臺中市烏日區旭光國民小學

數量計算表

工程名稱:臺中市烏日區旭光國民小學活動中心新建工程

SS鋼構構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: 1F (代表樓層:1F->1F)

樓層: 1F ,SS柱代號: SCA ,SS歸類:圓鋼管 , 規格:(318*9), 位置: PMC24-01 [X3:-131,Y11:-248], SS柱高: 405.0 cm
SS主體計算:
SCA (圓鋼管:318*9), 單位重: 68.584 kg/M, 單位表面積: 1.00 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.00 M2/M
重量: 405/100*68.584/1000= 0.2778 T(噸)
表面積: 405/100*1.00 M2/M= 4.046 M2
防火批覆表面積: 405/100*1.00 M2/M= 4.046 M2
圓鋼管內灌漿體積: (((318-9*2)/10/2)^2*3.1416*0.00)/1000000= 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
接合鈑,厚度:20 mm ,面積計算式:650*650 mm*mm
重量= (650*650)*20/1000000000(M3)*7850 Kg/M3= 66.333 Kg
配件計算-鏍栓部份:
基礎鏍栓: 基礎螺栓-M32*1200L, 數量計算式:8=8 支

樓層: 1F ,SS柱代號: SCA ,SS歸類:圓鋼管 , 規格:(318*9), 位置: PMC24-01 [X6:-211,Y11:-93], SS柱高: 405.0 cm
SS主體計算:
SCA (圓鋼管:318*9), 單位重: 68.584 kg/M, 單位表面積: 1.00 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.00 M2/M
重量: 405/100*68.584/1000= 0.2778 T(噸)
表面積: 405/100*1.00 M2/M= 4.046 M2
防火批覆表面積: 405/100*1.00 M2/M= 4.046 M2
圓鋼管內灌漿體積: (((318-9*2)/10/2)^2*3.1416*0.00)/1000000= 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
接合鈑,厚度:20 mm ,面積計算式:650*650 mm*mm
重量= (650*650)*20/1000000000(M3)*7850 Kg/M3= 66.333 Kg
配件計算-鏍栓部份:
基礎鏍栓: 基礎螺栓-M32*1200L, 數量計算式:8=8 支

樓層: 1F ,SS柱代號: SCA ,SS歸類:圓鋼管 , 規格:(318*9), 位置: PMC24-01 [X5:-171,Y11:-147], SS柱高: 405.0 cm
SS主體計算:
SCA (圓鋼管:318*9), 單位重: 68.584 kg/M, 單位表面積: 1.00 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.00 M2/M
重量: 405/100*68.584/1000= 0.2778 T(噸)
表面積: 405/100*1.00 M2/M= 4.046 M2
防火批覆表面積: 405/100*1.00 M2/M= 4.046 M2
圓鋼管內灌漿體積: (((318-9*2)/10/2)^2*3.1416*0.00)/1000000= 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
接合鈑,厚度:20 mm ,面積計算式:650*650 mm*mm
重量= (650*650)*20/1000000000(M3)*7850 Kg/M3= 66.333 Kg
配件計算-鏍栓部份:
基礎鏍栓: 基礎螺栓-M32*1200L, 數量計算式:8=8 支

樓層: 1F ,SS柱代號: SCA ,SS歸類:圓鋼管 , 規格:(318*9), 位置: PMC24-01 [X4:-131,Y11:-200], SS柱高: 405.0 cm
SS主體計算:
SCA (圓鋼管:318*9), 單位重: 68.584 kg/M, 單位表面積: 1.00 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.00 M2/M
重量: 405/100*68.584/1000= 0.2778 T(噸)
表面積: 405/100*1.00 M2/M= 4.046 M2
防火批覆表面積: 405/100*1.00 M2/M= 4.046 M2
圓鋼管內灌漿體積: (((318-9*2)/10/2)^2*3.1416*0.00)/1000000= 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
接合鈑,厚度:20 mm ,面積計算式:650*650 mm*mm
重量= (650*650)*20/1000000000(M3)*7850 Kg/M3= 66.333 Kg
配件計算-鏍栓部份:
基礎鏍栓: 基礎螺栓-M32*1200L, 數量計算式:8=8 支

樓層: 1F ,SS柱代號: SCA ,SS歸類:圓鋼管 , 規格:(318*9), 位置: PMC24-01 [X7:-211,Y11:-180], SS柱高: 405.0 cm

SS主體計算:
SCA (圓鋼管:318*9), 單位重: 68.584 kg/M, 單位表面積: 1.00 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.00 M2/M
重量: 405/100*68.584/1000= 0.2778 T(噸)
表面積: 405/100*1.00 M2/M= 4.046 M2
防火批覆表面積: 405/100*1.00 M2/M= 4.046 M2
圓鋼管內灌漿體積: (((318-9*2)/10/2)^2*3.1416*0.00)/1000000= 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
接合鈑,厚度:20 mm ,面積計算式:650*650 mm*mm
重量= (650*650)*20/1000000000(M3)*7850 Kg/M3= 66.333 Kg
配件計算-鏍栓部份:
基礎鏍栓: 基礎螺栓-M32*1200L, 數量計算式:8=8 支

裝修空間構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: 1F (代表樓層:1F->1F)

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CS1-1 ,位置序號: 南向-374
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂) 4
主尺寸:
0.15*1.85 = 0.278 m2
以上小計: +0.278 = 0.278 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:b2 ,位置序號: 南向-395
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂) 4
主尺寸:
0.50*2.85+[收邊](2.85+2.85)*0.05 = 1.710 m2
以上小計: +1.710 = 1.710 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S1 ,位置序號: 南向-375
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*1.80 = 0.270 m2
以上小計: +0.270 = 0.270 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S1 ,位置序號: 南向-376
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*0.20 = 0.030 m2
以上小計: +0.030 = 0.030 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S1 ,位置序號: 南向-377
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*1.65 = 0.248 m2
以上小計: +0.248 = 0.248 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S6 ,位置序號: 南向-378
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*0.10 = 0.015 m2
以上小計: +0.015 = 0.015 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:B3 ,位置序號: 南向-396
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.60*5.65+[收邊](5.65+5.65)*0.10 = 4.520 m2
以上小計: +4.520 = 4.520 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S6 ,位置序號: 南向-379
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*0.10 = 0.015 m2
以上小計: +0.015 = 0.015 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S6 ,位置序號: 南向-380
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*0.10 = 0.015 m2
以上小計: +0.015 = 0.015 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:B3 ,位置序號: 南向-397
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.60*5.65+[收邊](5.65+5.65)*0.10 = 4.520 m2
以上小計: +4.520 = 4.520 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S6 ,位置序號: 南向-381
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*0.10 = 0.015 m2
以上小計: +0.015 = 0.015 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S6 ,位置序號: 南向-382
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*0.10 = 0.015 m2
以上小計: +0.015 = 0.015 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:B3 ,位置序號: 南向-398
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.60*5.65+[收邊](5.65+5.65)*0.10 = 4.520 m2
以上小計: +4.520 = 4.520 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S6 ,位置序號: 南向-383
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*0.10 = 0.015 m2
以上小計: +0.015 = 0.015 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S6 ,位置序號: 南向-384
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*0.10 = 0.015 m2
以上小計: +0.015 = 0.015 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:B3 ,位置序號: 南向-399
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.60*5.65+[收邊](5.65+5.65)*0.10 = 4.520 m2
以上小計: +4.520 = 4.520 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S6 ,位置序號: 南向-385
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*0.10 = 0.015 m2
以上小計: +0.015 = 0.015 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S6 ,位置序號: 南向-386
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*0.10 = 0.015 m2
以上小計: +0.015 = 0.015 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:B3 ,位置序號: 南向-400
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.60*5.65+[收邊](5.65+5.65)*0.10 = 4.520 m2
以上小計: +4.520 = 4.520 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S6 ,位置序號: 南向-387
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*0.10 = 0.015 m2
以上小計: +0.015 = 0.015 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S6 ,位置序號: 南向-388
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*0.60 = 0.090 m2
以上小計: +0.090 = 0.090 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S6 ,位置序號: 南向-389
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*0.60 = 0.090 m2
以上小計: +0.090 = 0.090 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S6 ,位置序號: 南向-390
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*4.10 = 0.615 m2
以上小計: +0.615 = 0.615 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S6 ,位置序號: 南向-391
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*0.50 = 0.075 m2
以上小計: +0.075 = 0.075 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CSB ,位置序號: 南向-392
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*0.05 = 0.008 m2
以上小計: +0.008 = 0.008 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CSB ,位置序號: 南向-393
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.15*2.20 = 0.330 m2
以上小計: +0.330 = 0.330 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CSB ,位置序號: 南向-394
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.15*0.05 = 0.008 m2
以上小計: +0.008 = 0.008 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W25 ,位置序號: 南向-421
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂)　4
主尺寸:
1.85*4.15+[牆頂收邊-牆長]1.85*([牆厚]0.25+[內側收邊]0) = 8.140 m2
以上小計: +8.140 = 8.140 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W25 ,位置序號: 南向-422
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂)　4
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 12.31 = 12.310 m2
以上小計: +12.310 = 12.310 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-423
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 9.97 = 9.970 m2
門窗(扣):
-[D2]1.85*2.6+(1.85+2.6*2)*0.1 = -4.105 m2
以上小計: +9.970-4.105 = 5.865 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-424
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
1.65*4.15 = 6.848 m2
以上小計: +6.848 = 6.848 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C2 ,位置序號: 南向-425
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.60*4.30 = 2.580 m2
以上小計: +2.580 = 2.580 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C2 ,位置序號: 南向-426
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 0.78 = 0.780 m2
以上小計: +0.780 = 0.780 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-427
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂)　4
主尺寸:
5.65*3.70 = 20.905 m2
門窗(扣):
-[W1]2.95*0.6+(2.95+0.6)*2*0.1-[W2]1.35*0.6+(1.35+0.6)*2*0.1-[W27]1.05*0.6+(1.05+0.6)*2*0.1 = -1.780 m2
以上小計: +20.905-1.780 = 19.125 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C2 ,位置序號: 南向-428

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 0.78 = 0.780 m2
以上小計: +0.780 = 0.780 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C2 ,位置序號: 南向-429
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.60*4.30 = 2.580 m2
以上小計: +2.580 = 2.580 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C2 ,位置序號: 南向-430
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 0.78 = 0.780 m2
以上小計: +0.780 = 0.780 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-431
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂)　4
主尺寸:
5.65*3.70 = 20.905 m2
門窗(扣):
-[W3]5.65*0.6+(5.65+0.6)*2*0.1 = -2.140 m2
以上小計: +20.905-2.140 = 18.765 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C2 ,位置序號: 南向-432
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 0.78 = 0.780 m2
以上小計: +0.780 = 0.780 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C2 ,位置序號: 南向-433
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.60*4.30 = 2.580 m2
以上小計: +2.580 = 2.580 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C2 ,位置序號: 南向-434
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 0.78 = 0.780 m2
以上小計: +0.780 = 0.780 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-435
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂)　4
主尺寸:
5.65*3.70 = 20.905 m2
門窗(扣):
-[W3]5.65*0.6+(5.65+0.6)*2*0.1 = -2.140 m2
以上小計: +20.905-2.140 = 18.765 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C2 ,位置序號: 南向-436
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:

[主面積(不規則多邊形):] 0.78 = 0.780 m2
以上小計: +0.780 = 0.780 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C2 ,位置序號: 南向-437

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3

主尺寸:

0.60*4.30 = 2.580 m2

以上小計: +2.580 = 2.580 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C2 ,位置序號: 南向-438

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3

主尺寸:

[主面積(不規則多邊形):] 0.78 = 0.780 m2

以上小計: +0.780 = 0.780 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-439

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂) 4

主尺寸:

5.65*3.70 = 20.905 m2

門窗(扣):

-[W25]1*1+(1+1)*2*0.1-[W24]1*1+(1+1)*2*0.1-[W4]3.36*0.6+(3.36+0.6)*2*0.1-[W5]2.14*0.6+(2.14+0.6)*2*0.1 = -3.160 m2

以上小計: +20.905-3.160 = 17.745 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C2 ,位置序號: 南向-440

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3

主尺寸:

[主面積(不規則多邊形):] 0.78 = 0.780 m2

以上小計: +0.780 = 0.780 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C2 ,位置序號: 南向-441

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3

主尺寸:

0.60*4.30 = 2.580 m2

以上小計: +2.580 = 2.580 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C2 ,位置序號: 南向-442

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3

主尺寸:

[主面積(不規則多邊形):] 0.78 = 0.780 m2

以上小計: +0.780 = 0.780 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-443

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂) 4

主尺寸:

5.65*3.70 = 20.905 m2

門窗(扣):

-[W6]0.92*0.6+(0.92+0.6)*2*0.1-[W7]2.98*0.6+(2.98+0.6)*2*0.1-[W8]1.45*0.6+(1.45+0.6)*2*0.1 = -1.780 m2

以上小計: +20.905-1.780 = 19.125 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 南向-444

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3

主尺寸:

[主面積(不規則多邊形):] 0.78 = 0.780 m2

以上小計: +0.780 = 0.780 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 南向-445
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.60*4.15 = 2.490 m2
以上小計: +2.490 = 2.490 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 南向-446
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.60*4.15 = 2.490 m2
以上小計: +2.490 = 2.490 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-447
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
4.10*4.15 = 17.015 m2
以上小計: +17.015 = 17.015 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-448
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.50*4.15 = 2.075 m2
以上小計: +2.075 = 2.075 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-449
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.10*4.30 = 0.430 m2
以上小計: +0.430 = 0.430 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-453
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
3.25*4.30 = 13.975 m2
自由(造型)開口(扣):
-[自由開口]3.04*3.4+(3.04+3.4)*2*0.1 = -9.05 m2
以上小計: +13.975-9.048 = 4.927 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 南向-454
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.40*4.30 = 1.720 m2
以上小計: +1.720 = 1.720 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:G16 ,位置序號: 東向-343
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*4.30+[收邊](4.30+4.30)*0.25 = 4.730 m2
以上小計: +4.730 = 4.730 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:G17 ,位置序號: 東向-344
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:
0.70*10.20+[收邊](10.20+10.20)*0.25 = 12.240 m2
以上小計: +12.240 = 12.240 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:G18 ,位置序號: 東向-345

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*4.30+[收邊](4.30+4.30)*0.25 = 4.730 m2
以上小計: +4.730 = 4.730 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 南向-455

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.80*4.30 = 3.440 m2
以上小計: +3.440 = 3.440 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 東向-356

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.80*4.30 = 3.440 m2
以上小計: +3.440 = 3.440 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 東向-363

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.05 = 1.050 m2
以上小計: +1.050 = 1.050 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 東向-364

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂) 4
主尺寸:
4.30*3.70 = 15.910 m2
以上小計: +15.910 = 15.910 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C10 ,位置序號: 東向-357

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.05 = 1.050 m2
以上小計: +1.050 = 1.050 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C10 ,位置序號: 東向-358

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*4.30 = 2.580 m2
以上小計: +2.580 = 2.580 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C10 ,位置序號: 東向-365

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.04 = 1.040 m2
以上小計: +1.040 = 1.040 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 東向-366

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂)　4
主尺寸:
10.20*3.60 = 36.720 m2
以上小計: +36.720 = 36.720 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C10 ,位置序號: 東向-359
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.04 = 1.040 m2
以上小計: +1.040 = 1.040 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C10 ,位置序號: 東向-360
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.60*4.30 = 2.580 m2
以上小計: +2.580 = 2.580 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C10 ,位置序號: 東向-367
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.05 = 1.050 m2
以上小計: +1.050 = 1.050 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 東向-368
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂)　4
主尺寸:
4.30*3.70 = 15.910 m2
以上小計: +15.910 = 15.910 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 東向-361
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.05 = 1.050 m2
以上小計: +1.050 = 1.050 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C8 ,位置序號: 東向-362
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.80*4.30 = 3.440 m2
以上小計: +3.440 = 3.440 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CSB ,位置序號: 北向-263
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.15*0.05 = 0.008 m2
以上小計: +0.008 = 0.008 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CSB ,位置序號: 北向-264
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.15*2.20 = 0.330 m2
以上小計: +0.330 = 0.330 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CSB ,位置序號: 北向-266

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.15*0.05 = 0.008 m2
以上小計: +0.008 = 0.008 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:B19 ,位置序號: 北向-268
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.60*5.45 = 3.270 m2
以上小計: +3.270 = 3.270 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:B19 ,位置序號: 北向-269
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.60*5.45 = 3.270 m2
以上小計: +3.270 = 3.270 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:B19 ,位置序號: 北向-270
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.60*5.45 = 3.270 m2
以上小計: +3.270 = 3.270 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:B19 ,位置序號: 北向-271
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.60*5.45 = 3.270 m2
以上小計: +3.270 = 3.270 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:G15 ,位置序號: 北向-274
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1
主尺寸:
0.60*2.05+[收邊](2.05+2.05)*0.24 = 2.214 m2
以上小計: +2.214 = 2.214 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:b1 ,位置序號: 北向-275
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1
主尺寸:
0.55*0.18 = 0.099 m2
以上小計: +0.099 = 0.099 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:b1 ,位置序號: 北向-276
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1
主尺寸:
0.55*0.12 = 0.066 m2
以上小計: +0.066 = 0.066 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:b1 ,位置序號: 北向-277
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1
主尺寸:
0.55*0.11+[收邊](0.11+0.11)*0.01 = 0.063 m2
以上小計: +0.063 = 0.063 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:b1 ,位置序號: 北向-278
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.55*0.19+[收邊](0.19+0.19)*0.01 = 0.108 m2
以上小計: +0.108 = 0.108 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:b1 ,位置序號: 北向-279
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.55*0.19+[收邊](0.19+0.19)*0.01 = 0.108 m2
以上小計: +0.108 = 0.108 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:b1 ,位置序號: 北向-280
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.55*0.12+[收邊](0.12+0.12)*0.01 = 0.068 m2
以上小計: +0.068 = 0.068 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:b1 ,位置序號: 北向-281
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.55*0.09 = 0.050 m2
以上小計: +0.050 = 0.050 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:G10 ,位置序號: 北向-282
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.60*0.31+[收邊](0.31+0.31)*0.02 = 0.198 m2
以上小計: +0.198 = 0.198 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:G10 ,位置序號: 北向-283
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.60*0.64+[收邊](0.64+0.64)*0.00 = 0.384 m2
以上小計: +0.384 = 0.384 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 北向-284
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.80*4.30 = 3.440 m2
以上小計: +3.440 = 3.440 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-285
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
3.10*4.30 = 13.330 m2
自由(造型)開口(扣):
-[自由開口]3.04*3.4+(3.04+3.4)*2*0.1 = -9.05 m2
以上小計: +13.330-9.048 = 4.282 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-286
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.10*3.70 = 0.370 m2

以上小計: +0.370 = 0.370 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-287

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.15*3.70 = 0.555 m2

以上小計: +0.555 = 0.555 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-288

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.10*3.70 = 0.370 m2

以上小計: +0.370 = 0.370 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-292

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.50*3.70 = 1.850 m2

以上小計: +1.850 = 1.850 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-293

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.15*3.70 = 0.555 m2

以上小計: +0.555 = 0.555 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-294

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.50*3.70 = 1.850 m2

以上小計: +1.850 = 1.850 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-295

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.65*4.30 = 2.795 m2

以上小計: +2.795 = 2.795 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-296

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

[主面積(不規則多邊形):] 0.86 = 0.860 m2

以上小計: +0.860 = 0.860 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-297

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂)　4

主尺寸:

5.45*3.70 = 20.165 m2

門窗(扣):

-[W10]5.45*2.45+(5.45+2.45)*2*0.1 = -11.773 m2

以上小計: +20.165-11.773 = 8.393 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-298

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 0.86 = 0.860 m2
以上小計: +0.860 = 0.860 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-299
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.80*4.30 = 3.440 m2
以上小計: +3.440 = 3.440 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-300
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 0.86 = 0.860 m2
以上小計: +0.860 = 0.860 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-301
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂)　4
主尺寸:
5.45*3.70 = 20.165 m2
門窗(扣):
-[W10]5.45*2.45+(5.45+2.45)*2*0.1 = -11.773 m2
以上小計: +20.165-11.773 = 8.393 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-302
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 0.86 = 0.860 m2
以上小計: +0.860 = 0.860 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-303
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.80*4.30 = 3.440 m2
以上小計: +3.440 = 3.440 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-304
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 0.86 = 0.860 m2
以上小計: +0.860 = 0.860 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-305
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂)　4
主尺寸:
5.45*3.70 = 20.165 m2
門窗(扣):
-[W10]5.45*2.45+(5.45+2.45)*2*0.1 = -11.773 m2
以上小計: +20.165-11.773 = 8.393 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-306
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 0.86 = 0.860 m2

以上小計: +0.860 = 0.860 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-307

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.80*4.30 = 3.440 m2

以上小計: +3.440 = 3.440 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-308

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

[主面積(不規則多邊形):] 0.86 = 0.860 m2

以上小計: +0.860 = 0.860 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-309

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂)　4

主尺寸:

5.45*3.70 = 20.165 m2

門窗(扣):

-[W10]5.45*2.45+(5.45+2.45)*2*0.1 = -11.773 m2

以上小計: +20.165-11.773 = 8.393 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-310

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

[主面積(不規則多邊形):] 0.86 = 0.860 m2

以上小計: +0.860 = 0.860 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-319

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

[主面積(不規則多邊形):] 2.44 = 2.440 m2

以上小計: +2.440 = 2.440 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-320

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

2.05*2.90 = 5.945 m2

門窗(扣):

-[D1]2*2.6+(2+2.6*2)*0.1 = -4.480 m2

以上小計: +5.945-4.480 = 1.465 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W25R ,位置序號: 北向-323

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.31*3.10 = 0.961 m2

以上小計: +0.961 = 0.961 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W25R ,位置序號: 北向-324

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.64*3.10 = 1.984 m2

以上小計: +1.984 = 1.984 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15Z ,位置序號: 北向-316
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.40*4.30+[牆頂收邊-牆長]0.40*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 1.780 m2
以上小計: +1.780 = 1.780 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-317
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
4.20*4.30+[牆頂收邊-牆長]4.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 18.690 m2
門窗(扣):
-[W11]1.2*0.6+(1.2+0.6)*2*0.1 = -0.360 m2
以上小計: +18.690-0.360 = 18.330 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15Z ,位置序號: 北向-318
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.80*4.30+[牆頂收邊-牆長]0.80*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 3.560 m2
以上小計: +3.560 = 3.560 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:G5 ,位置序號: 西向-327
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.60*2.05+[收邊](2.05+2.05)*0.00 = 1.230 m2
以上小計: +1.230 = 1.230 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CS1-3 ,位置序號: 西向-328
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*1.25 = 0.188 m2
以上小計: +0.188 = 0.188 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CS1-3 ,位置序號: 西向-329
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*0.13 = 0.020 m2
以上小計: +0.020 = 0.020 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CS1-3 ,位置序號: 西向-330
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*0.13 = 0.020 m2
以上小計: +0.020 = 0.020 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CS1-3 ,位置序號: 西向-331
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*0.13 = 0.020 m2
以上小計: +0.020 = 0.020 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CS1-3 ,位置序號: 西向-332
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.15*0.13 = 0.020 m2

以上小計: +0.020 = 0.020 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CS1-3 ,位置序號: 西向-333

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.15*0.13 = 0.020 m2

以上小計: +0.020 = 0.020 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CS1-3 ,位置序號: 西向-334

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.15*0.85 = 0.128 m2

以上小計: +0.128 = 0.128 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:B9 ,位置序號: 西向-335

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.60*0.40 = 0.240 m2

以上小計: +0.240 = 0.240 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CS1-3 ,位置序號: 西向-336

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.15*6.10 = 0.915 m2

以上小計: +0.915 = 0.915 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:B14 ,位置序號: 西向-337

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.60*0.40 = 0.240 m2

以上小計: +0.240 = 0.240 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CS1-3A ,位置序號: 西向-338

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.15*6.10 = 0.915 m2

以上小計: +0.915 = 0.915 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:B9 ,位置序號: 西向-339

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.60*0.40 = 0.240 m2

以上小計: +0.240 = 0.240 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CS1-3A ,位置序號: 西向-340

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.15*3.50 = 0.525 m2

以上小計: +0.525 = 0.525 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:B4 ,位置序號: 西向-341

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.60*0.40 = 0.240 m2
以上小計: +0.240 = 0.240 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CS1-1 ,位置序號: 西向-342

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.15*2.95 = 0.443 m2
以上小計: +0.443 = 0.443 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15Z ,位置序號: 西向-346

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.15*4.30+[牆頂收邊-牆長]0.15*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.668 m2
以上小計: +0.668 = 0.668 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C6 ,位置序號: 西向-347

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.80*4.30 = 3.440 m2
以上小計: +3.440 = 3.440 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-348

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

2.05*3.70+[牆頂收邊-牆長]2.05*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 7.893 m2

門窗(扣):

-[W12]0.6*1.5+(0.6+1.5)*2*0.1 = -0.480 m2
以上小計: +7.893-0.480 = 7.413 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W25 ,位置序號: 西向-349

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

1.25*4.15+[牆頂收邊-牆長]1.25*([牆厚]0.25+[內側收邊]0) = 5.500 m2
以上小計: +5.500 = 5.500 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W25 ,位置序號: 西向-350

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.13*4.15+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.25+[內側收邊]0) = 0.572 m2
以上小計: +0.572 = 0.572 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W25 ,位置序號: 西向-351

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.13*4.15+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.25+[內側收邊]0) = 0.572 m2
以上小計: +0.572 = 0.572 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W25 ,位置序號: 西向-352

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.13*4.15+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.25+[內側收邊]0) = 0.572 m2
以上小計: +0.572 = 0.572 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W25 ,位置序號: 西向-353

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.13*4.15+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.25+[內側收邊]0) = 0.572 m2
以上小計: +0.572 = 0.572 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W25 ,位置序號: 西向-354

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.13*4.15+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.25+[內側收邊]0) = 0.572 m2
以上小計: +0.572 = 0.572 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W25 ,位置序號: 西向-355

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 86.84+[牆頂收邊-牆長]21.10*([牆厚]0.25+[內側收邊]0) = 92.115 m2
門窗(扣):
-[W13]4.5*0.6+(4.5+0.6)*2*0.1 = -1.680 m2
以上小計: +92.115-1.680 = 90.435 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W25R ,位置序號: 北向-315

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.16 = 1.160 m2
以上小計: +1.160 = 1.160 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W25R ,位置序號: 北向-322

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.04 = 1.040 m2
以上小計: +1.040 = 1.040 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W25R ,位置序號: 北向-314

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.04 = 1.040 m2
以上小計: +1.040 = 1.040 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W25R ,位置序號: 北向-321

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 0.98 = 0.980 m2
以上小計: +0.980 = 0.980 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W25R ,位置序號: 北向-313

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1
主尺寸:
5.48*3.70 = 20.276 m2
以上小計: +20.276 = 20.276 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W25R ,位置序號: 北向-312

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1
主尺寸:
0.25*3.70 = 0.925 m2
以上小計: +0.925 = 0.925 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W25R ,位置序號: 北向-311
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 2.16 = 2.160 m2
以上小計: +2.160 = 2.160 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S1 ,位置序號: 南向-371
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷木紋清水模　6
主尺寸:
0.15*0.11 = 0.017 m2
以上小計: +0.017 = 0.017 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S1 ,位置序號: 南向-372
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷木紋清水模　6
主尺寸:
0.15*0.09 = 0.014 m2
以上小計: +0.014 = 0.014 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S1 ,位置序號: 南向-373
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷木紋清水模　6
主尺寸:
0.15*0.08 = 0.012 m2
以上小計: +0.012 = 0.012 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C13 ,位置序號: 南向-404
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷木紋清水模　6
主尺寸:
0.12*4.30 = 0.516 m2
以上小計: +0.516 = 0.516 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C13 ,位置序號: 南向-405
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷木紋清水模　6
主尺寸:
0.10*4.30 = 0.430 m2
以上小計: +0.430 = 0.430 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C13 ,位置序號: 南向-406
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷木紋清水模　6
主尺寸:
0.10*4.30 = 0.430 m2
以上小計: +0.430 = 0.430 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C13 ,位置序號: 南向-407
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷木紋清水模　6
主尺寸:
0.12*4.30 = 0.516 m2
以上小計: +0.516 = 0.516 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C13 ,位置序號: 南向-408
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷木紋清水模　6
主尺寸:
0.10*4.30 = 0.430 m2

以上小計: +0.430 = 0.430 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C13 ,位置序號: 南向-409

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷木紋清水模　6

主尺寸:

0.10*4.30 = 0.430 m2

以上小計: +0.430 = 0.430 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C13 ,位置序號: 南向-410

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷木紋清水模　6

主尺寸:

0.11*4.15 = 0.457 m2

以上小計: +0.457 = 0.457 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C13 ,位置序號: 南向-411

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷木紋清水模　6

主尺寸:

0.09*4.15 = 0.374 m2

以上小計: +0.374 = 0.374 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C13 ,位置序號: 南向-412

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷木紋清水模　6

主尺寸:

0.08*4.15 = 0.332 m2

以上小計: +0.332 = 0.332 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C13 ,位置序號: 南向-413

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷木紋清水模　6

主尺寸:

0.08*4.30 = 0.344 m2

以上小計: +0.344 = 0.344 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C13 ,位置序號: 南向-414

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷木紋清水模　6

主尺寸:

0.08*4.30 = 0.344 m2

以上小計: +0.344 = 0.344 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C13 ,位置序號: 南向-415

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷木紋清水模　6

主尺寸:

0.08*4.30 = 0.344 m2

以上小計: +0.344 = 0.344 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C13 ,位置序號: 南向-416

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷木紋清水模　6

主尺寸:

0.10*4.30 = 0.430 m2

以上小計: +0.430 = 0.430 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C13 ,位置序號: 南向-417

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷木紋清水模　6

主尺寸:

0.06*4.30 = 0.258 m2
以上小計: +0.258 = 0.258 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C13 ,位置序號: 南向-418

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷木紋清水模　6

主尺寸:

0.10*4.30 = 0.430 m2

以上小計: +0.430 = 0.430 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C13 ,位置序號: 南向-419

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷木紋清水模　6

主尺寸:

0.08*4.30 = 0.344 m2

以上小計: +0.344 = 0.344 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C13 ,位置序號: 南向-420

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷木紋清水模　6

主尺寸:

0.05*4.30 = 0.215 m2

以上小計: +0.215 = 0.215 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W10Z ,位置序號: 南向-456

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.10*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.10*([牆厚]0.1+[內側收邊]0) = 0.380 m2

以上小計: +0.380 = 0.380 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W10Z ,位置序號: 南向-457

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.50*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.50*([牆厚]0.1+[內側收邊]0) = 1.900 m2

以上小計: +1.900 = 1.900 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-458

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.10*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.10*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.385 m2

以上小計: +0.385 = 0.385 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-459

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.15*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.15*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.578 m2

以上小計: +0.578 = 0.578 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-460

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.10*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.10*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.385 m2

以上小計: +0.385 = 0.385 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-452

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:
0.65*3.70 = 2.405 m2
以上小計: +2.405 = 2.405 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-403

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 0.14 = 0.140 m2
以上小計: +0.140 = 0.140 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-451

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
2.20*3.70 = 8.140 m2
門窗(扣):
-[D3]2.2*2.6+(2.2+2.6*2)*0.1 = -4.980 m2
自由(造型)開口(扣):
-[自由開口]2.38999*0.65+(2.38999+0.65)*2*0.1 = -0.95 m2
以上小計: +8.140-4.980-0.945 = 2.215 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-402

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
2.20*0.45 = 0.990 m2
以上小計: +0.990 = 0.990 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-450

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.65*3.70 = 2.405 m2
以上小計: +2.405 = 2.405 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-401

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 0.14 = 0.140 m2
以上小計: +0.140 = 0.140 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-291

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.65*3.70 = 2.405 m2
以上小計: +2.405 = 2.405 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-267

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 0.14 = 0.140 m2
以上小計: +0.140 = 0.140 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-290

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
2.20*3.70 = 8.140 m2
門窗(扣):

-[D3]2.2*2.6+(2.2+2.6*2)*0.1 = -4.980 m2
自由(造型)開口(扣):
-[自由開口]2.389299*0.65+(2.389299+0.65)*2*0.1 = -0.95 m2
以上小計: +8.140-4.980-0.945 = 2.215 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-265

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
2.20*0.45 = 0.990 m2
以上小計: +0.990 = 0.990 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-289

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.65*3.70 = 2.405 m2
以上小計: +2.405 = 2.405 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-262

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 0.14 = 0.140 m2
以上小計: +0.140 = 0.140 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S5 ,位置序號: 北向-256

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.15*0.20 = 0.030 m2
以上小計: +0.030 = 0.030 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:B18 ,位置序號: 北向-257

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*4.68+[收邊](4.68+4.68)*0.00 = 2.808 m2
以上小計: +2.808 = 2.808 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:B18 ,位置序號: 北向-258

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*0.77+[收邊](0.77+0.77)*0.00 = 0.462 m2
以上小計: +0.462 = 0.462 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:S5 ,位置序號: 北向-259

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.15*0.20 = 0.030 m2
以上小計: +0.030 = 0.030 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-272

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 0.09 = 0.090 m2
以上小計: +0.090 = 0.090 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-273

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 0.09 = 0.090 m2
以上小計: +0.090 = 0.090 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15Z ,位置序號: 北向-260
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.15*0.60+[牆頂收邊-牆長]0.15*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.113 m2
以上小計: +0.113 = 0.113 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:W15Z ,位置序號: 北向-261
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.40*0.60+[牆頂收邊-牆長]0.40*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.300 m2
以上小計: +0.300 = 0.300 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CS1 ,位置序號: -369
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 2.09 = 2.090 m2
以上小計: +2.090 = 2.090 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CS1 ,位置序號: -326
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 2.09 = 2.090 m2
以上小計: +2.090 = 2.090 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CS1 ,位置序號: -325
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 2.09 = 2.090 m2
以上小計: +2.090 = 2.090 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F 外牆構件:CS1 ,位置序號: -370
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 2.09 = 2.090 m2
以上小計: +2.090 = 2.090 m2

****

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: 1F (代表樓層:1F->1F)

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 13 [X3:-94,Y2:-86];尺寸(樑內緣):128.45 * 128.45 cm ;[擴充半樑]:158.75 * 158.75 cm; 版厚: 15 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]158.75+[延伸-搭接]36*1)*(Round (128.45/20)+1)/100	13.63
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]158.75+[延伸-搭接]36*1)*(Round (128.45/20)+1)/100	13.63
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]158.75+[延伸-搭接]36*1)*(Round (128.45/20)+1)/100	13.63
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]158.75+[延伸-搭接]36*1)*(Round (128.45/20)+1)/100	13.63

工作筋計算:
　　#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
　　垂直向排數: Int(128.45/100)= 1 行
　　水平向排數: Int(128.45/100)= 1 列
　　工作筋總長: 48.00*1*1/100= 0.48 M
　　#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
　　長向總長: 158.75*(ceiling(128.45/200)+1)= 317.50 cm
　　短向總長: 158.75*(ceiling(128.45/200)+1)= 317.50 cm
　　版長短向施工支撐工作筋總長: (317.50+317.50)/100= 6.35 M
模版計算:
　　模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
　　版邊沿封模計算:
　　(+第1邊:15.00*15+第8邊:540.00*15)/10000=0.83 M2
　　模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
　　註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
　　側模小計(普通模):=0.83 M2
RC計算:
　　[不規則形狀直接計算取得之面積值]1.65*15/100= 0.248 M3
　　RC小計:0.248-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.248 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
　　#3=54.53 M*(1-0.0000)=54.53 M (54.53 M*0.560/1000= 0.0305 T)
　　#4=6.83 M*(1-0.0000)=6.83 M (6.83 M*0.994/1000= 0.0068 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.037 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 0.83 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.248 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 21 [X3:-94,Y9:-14];尺寸(樑內緣):103.35 * 103.35 cm ;[擴充半樑]:103.35 * 103.35 cm; 版厚: 20 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]103.35+[延伸-搭接]36*1)*(Round (103.35/18)+1)/100	9.75
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]103.35+[延伸-搭接]36*1)*(Round (103.35/18)+1)/100	9.75
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]103.35+[延伸-搭接]36*1)*(Round (103.35/18)+1)/100	9.75
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]103.35+[延伸-搭接]36*1)*(Round (103.35/18)+1)/100	9.75

工作筋計算:
　　#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
　　垂直向排數: Int(103.35/100)= 1 行

水平向排數: Int(103.35/100)= 1 列
工作筋總長: 58.00*1*1/100= 0.58 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 103.35*(ceiling(103.35/200)+1)= 206.70 cm
短向總長: 103.35*(ceiling(103.35/200)+1)= 206.70 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (206.70+206.70)/100= 4.13 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(+第6邊:346.53*20+第7邊:10.00*20+第8邊:15.00*20+第9邊:15.00*20+第10邊:220.00*20)/10000=1.21 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=1.21 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]1.00*20/100= 0.199 M3
RC小計:0.199-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.199 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=39.02 M*(1-0.0000)=39.02 M (39.02 M*0.560/1000= 0.0219 T)
#4=4.71 M*(1-0.0000)=4.71 M (4.71 M*0.994/1000= 0.0047 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.027 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 1.21 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.199 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 8 [X3:+34,Y10:-53];尺寸(樑內緣):327.14 * 327.14 cm ;[擴充半樑]:333.85 * 333.85 cm; 版厚: 15 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]333.85+[延伸-搭接]36*1)*(Round (327.14/20)+1)/100	62.87
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]333.85+[延伸-搭接]36*1)*(Round (327.14/20)+1)/100	62.87
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]333.85+[延伸-搭接]36*1)*(Round (327.14/20)+1)/100	62.87
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]333.85+[延伸-搭接]36*1)*(Round (327.14/20)+1)/100	62.87

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(327.14/100)= 3 行
水平向排數: Int(327.14/100)= 3 列
工作筋總長: 48.00*3*3/100= 4.32 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 333.85*(ceiling(327.14/200)+1)= 1001.55 cm
短向總長: 333.85*(ceiling(327.14/200)+1)= 1001.55 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1001.55+1001.55)/100= 20.03 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(+第14邊:272.15*15+第15邊:360.56*15)/10000=0.95 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.95 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]10.70*15/100= 1.605 M3
RC小計:1.605-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.605 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=251.50 M*(1-0.0000)=251.50 M (251.50 M*0.560/1000= 0.1408 T)
#4=24.35 M*(1-0.0000)=24.35 M (24.35 M*0.994/1000= 0.0242 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.165 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 0.95 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 1.605 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: S10W, 位置序號: 64 [X9:-4219,Y8:-66];尺寸(樑內緣):380.00 * 45.00 cm ;[擴充半

樑]:380.00 * 45.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	([長邊(樑心)]380+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (45/15)+1)/100	16.64
#3		單層簡易式配筋短向	([短邊(樑心)]45+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (380/15)+1)/100	21.06

工作筋計算:
一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 45.00*(ceiling(380.00/200)+1)= 135.00 cm
短向總長: 380.00*(ceiling(45.00/200)+1)= 760.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (135.00+760.00)/100= 8.95 M
模版計算:
模版面積: 計算式:380.0*45.0/ 10000 = 1.71 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第1邊:45.00*10+第2邊:380.00*10+第3邊:45.00*10+第4邊:380.00*10)/10000=0.85 M2
模版小計:1.71-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=1.71 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.85 M2
RC計算:
380.0*45.0/ 10000 *10/100= 0.171 M3
RC小計:0.171-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.171 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=37.70 M*(1-0.0000)=37.70 M (37.70 M*0.560/1000= 0.0211 T)
#4=8.95 M*(1-0.0000)=8.95 M (8.95 M*0.994/1000= 0.0089 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.030 T
模版小計(清)= 1.71 M2
側模小計(普通模) = 0.85 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.171 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 55 [X8:+69,Y2:-56];尺寸(樑內緣):560.00 * 140.00 cm ;[擴充半樑]:560.00 * 140.00 cm; 版厚: 15 cm
Note:本片版為斜版: 傾角:6度 , 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正值

#3		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]560.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (140/20)+1)/100	47.68
#3		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]140.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (560/20)+1)/100	51.04
#3		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]560.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (140/20)+1)/100	47.68
#3		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]140.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (560/20)+1)/100	51.04

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(560/100)= 5 行
水平向排數: Int(140/100)= 1 列
工作筋總長: 48.00*5*1/100= 2.40 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 140.00*(ceiling(560.00/200)+1)= 560.00 cm
短向總長: 560.00*(ceiling(140.00/200)+1)= 1120.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (560.00+1120.00)/100= 16.80 M
模版計算:
模版面積: 計算式:560.0*140.0/ 10000 = 7.84 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第1邊:140.00*15)/10000=0.21 M2
模版小計:7.84-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=7.84 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.21 M2
RC計算:
560.0*140.0/ 10000 *15/100= 1.176 M3
RC小計:1.176-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.176 M3

----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=197.44 M*(1-0.0000)=197.44 M (197.44 M*0.560/1000= 0.1106 T)
#4=19.20 M*(1-0.0000)=19.20 M (19.20 M*0.994/1000= 0.0191 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.130 T
模版小計(清)= 7.88 M2
側模小計(普通模) = 0.21 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 1.182 M3
Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正值: 1.00551

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 31 [X5:+37,Y3:-218];尺寸(樑內緣):237.76 * 237.76 cm ;[擴充半樑]:278.45 * 278.45 cm; 版厚: 15 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]278.45+[延伸-搭接]36*1)*(Round (237.76/20)+1)/100	40.88
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]278.45+[延伸-搭接]36*1)*(Round (237.76/20)+1)/100	40.88
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]278.45+[延伸-搭接]36*1)*(Round (237.76/20)+1)/100	40.88
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]278.45+[延伸-搭接]36*1)*(Round (237.76/20)+1)/100	40.88

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(237.76/100)= 2 行
水平向排數: Int(237.76/100)= 2 列
工作筋總長: 48.00*2*2/100= 1.92 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 278.45*(ceiling(237.76/200)+1)= 835.35 cm
短向總長: 278.45*(ceiling(237.76/200)+1)= 835.35 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (835.35+835.35)/100= 16.71 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]5.65 = 5.65 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第2邊:7.97*15+第3邊:205.75*15+第4邊:216.96*15+第5邊:216.97*15+第6邊:216.96*15+第7邊:205.76*15+第8邊:7.97*15)/10000=1.62 M2
模版小計:5.65-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=5.65 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=1.62 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]5.65*15/100= 0.848 M3
RC小計:0.848-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.848 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=163.51 M*(1-0.0000)=163.51 M (163.51 M*0.560/1000= 0.0916 T)
#4=18.63 M*(1-0.0000)=18.63 M (18.63 M*0.994/1000= 0.0185 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.110 T
模版小計(清)= 5.65 M2
側模小計(普通模) = 1.62 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.848 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 23 [X5:-89,Y1:+95];尺寸(樑內緣):507.80 * 507.80 cm ;[擴充半樑]:523.96 * 523.96 cm; 版厚: 15 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]523.96+[延伸-搭接]36*1)*(Round (507.8/20)+1)/100	145.59
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]523.96+[延伸-搭接]36*1)*(Round (507.8/20)+1)/100	145.59
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]523.96+[延伸-搭接]36*1)*(Round (507.8/20)+1)/100	145.59

#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]523.96+[延伸-搭接]36*1)*(Round (507.8/20)+1)/100	145.59

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(507.8/100)= 5 行
水平向排數: Int(507.8/100)= 5 列
工作筋總長: 48.00*5*5/100= 12.00 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 523.96*(ceiling(507.80/200)+1)= 2095.84 cm
短向總長: 523.96*(ceiling(507.80/200)+1)= 2095.84 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (2095.84+2095.84)/100= 41.92 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(+第1邊:12.51*15+第2邊:12.52*15+第3邊:12.51*15+第4邊:12.52*15+第5邊:1525.00*15+第14邊:125.00*15+第15邊:12.51*15)/10000=2.57 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=2.57 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]25.79*15/100= 3.868 M3
RC小計:3.868-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.868 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=582.36 M*(1-0.0000)=582.36 M (582.36 M*0.560/1000= 0.3261 T)
#4=53.92 M*(1-0.0000)=53.92 M (53.92 M*0.994/1000= 0.0536 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.380 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 2.57 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 3.868 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 10 [X3:+137,Y4:-171];尺寸(樑內緣):95.08 * 95.08 cm ;[擴充半樑]:116.86 * 116.86 cm; 版厚: 15 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]116.86+[延伸-搭接]36*1)*(Round (95.08/20)+1)/100	9.17
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]116.86+[延伸-搭接]36*1)*(Round (95.08/20)+1)/100	9.17
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]116.86+[延伸-搭接]36*1)*(Round (95.08/20)+1)/100	9.17
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]116.86+[延伸-搭接]36*1)*(Round (95.08/20)+1)/100	9.17

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(95.08/100)= 0 行
水平向排數: Int(95.08/100)= 0 列
工作筋總長: 48.00*0*0/100= 0.00 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 116.86*(ceiling(95.08/200)+1)= 233.72 cm
短向總長: 116.86*(ceiling(95.08/200)+1)= 233.72 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (233.72+233.72)/100= 4.67 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(+第3邊:220.36*15+第4邊:4.69*15+第5邊:4.69*15+第6邊:4.69*15+第7邊:4.69*15+第8邊:4.69*15+第9邊:23.21*15)/10000=0.40 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.40 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]0.90*15/100= 0.136 M3
RC小計:0.136-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.136 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#3=36.69 M*(1-0.0000)=36.69 M (36.69 M*0.560/1000= 0.0205 T)
#4=4.67 M*(1-0.0000)=4.67 M (4.67 M*0.994/1000= 0.0046 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.025 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 0.40 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.136 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 56 [X8:-139,Y2:-164];尺寸(樑內緣):222.56 * 222.56 cm ;[擴充半樑]:249.06 * 249.06 cm; 版厚: 15 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]249.06+[延伸-搭接]36*1)*(Round (222.56/20)+1)/100	34.21
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]249.06+[延伸-搭接]36*1)*(Round (222.56/20)+1)/100	34.21
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]249.06+[延伸-搭接]36*1)*(Round (222.56/20)+1)/100	34.21
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]249.06+[延伸-搭接]36*1)*(Round (222.56/20)+1)/100	34.21

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(222.56/100)= 2 行
水平向排數: Int(222.56/100)= 2 列
工作筋總長: 48.00*2*2/100= 1.92 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 249.06*(ceiling(222.56/200)+1)= 747.18 cm
短向總長: 249.06*(ceiling(222.56/200)+1)= 747.18 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (747.18+747.18)/100= 14.94 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(+第1邊:95.00*15+第2邊:46.93*15+第3邊:46.93*15+第4邊:46.93*15+第5邊:46.93*15+第6邊:46.93*15+第7邊:525.00*15)/10000=1.28 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=1.28 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]4.95*15/100= 0.743 M3
RC小計:0.743-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.743 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=136.83 M*(1-0.0000)=136.83 M (136.83 M*0.560/1000= 0.0766 T)
#4=16.86 M*(1-0.0000)=16.86 M (16.86 M*0.994/1000= 0.0168 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.093 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 1.28 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.743 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 43 [X7:-234,Y1:+82];尺寸(樑內緣):165.00 * 585.00 cm ;[擴充半樑]:165.00 * 585.00 cm; 版厚: 15 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]585.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (165/20)+1)/100	55.89
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]165.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (585/20)+1)/100	60.30
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]585.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (165/20)+1)/100	55.89
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]165.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (585/20)+1)/100	60.30

工作筋計算:

#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(165/100)= 1 行
水平向排數: Int(585/100)= 5 列
工作筋總長: 48.00*1*5/100= 2.40 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 585.00*(ceiling(165.00/200)+1)= 1170.00 cm
短向總長: 165.00*(ceiling(585.00/200)+1)= 660.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1170.00+660.00)/100= 18.30 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(+第1邊:585.00*15+第2邊:165.00*15)/10000=1.13 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=1.13 M2
RC計算:
165.0*585.0/ 10000 *15/100= 1.448 M3
RC小計:1.448-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.448 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=232.38 M*(1-0.0000)=232.38 M (232.38 M*0.560/1000= 0.1301 T)
#4=20.70 M*(1-0.0000)=20.70 M (20.70 M*0.994/1000= 0.0206 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.151 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 1.13 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 1.448 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 44 [X8:+112,Y1:+174];尺寸(樑內緣):20.00 * 275.00 cm ;[擴充半樑]:20.00 * 275.00 cm; 版厚: 15 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]275.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(20/20)+1)/100	6.22
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]20.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(275/20)+1)/100	8.40
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]275.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(20/20)+1)/100	6.22
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]20.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(275/20)+1)/100	8.40

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(20/100)= 0 行
水平向排數: Int(275/100)= 2 列
工作筋總長: 48.00*0*2/100= 0.00 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 275.00*(ceiling(20.00/200)+1)= 550.00 cm
短向總長: 20.00*(ceiling(275.00/200)+1)= 60.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (550.00+60.00)/100= 6.10 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(+第1邊:275.00*15)/10000=0.41 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.41 M2
RC計算:
20.0*275.0/ 10000 *15/100= 0.083 M3
RC小計:0.083-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.083 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=29.24 M*(1-0.0000)=29.24 M (29.24 M*0.560/1000= 0.0164 T)
#4=6.10 M*(1-0.0000)=6.10 M (6.10 M*0.994/1000= 0.0061 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.022 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 0.41 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.083 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: ST1, 位置序號: 62 [X9:-1296,Y1:+242];尺寸(樑內緣):125.00 * 90.00 cm ;[擴充半樑]:125.00 * 90.00 cm; 版厚: 15 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]125.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(90/15)+1)/100	11.27
#4	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]90.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(125/10)+1)/100	17.94
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]125.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(90/15)+1)/100	11.27
#4	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]90.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(125/10)+1)/100	17.94

工作筋計算:
    #5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
        垂直向排數: Int(125/100)= 1 行
        水平向排數: Int(90/100)= 0 列
        工作筋總長: 48.00*1*0/100= 0.00 M
    #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
        長向總長: 90.00*(ceiling(125.00/200)+1)= 180.00 cm
        短向總長: 125.00*(ceiling(90.00/200)+1)= 250.00 cm
        版長短向施工支撐工作筋總長: (180.00+250.00)/100= 4.30 M
模版計算:
    模版面積: 計算式:125.0*90.0/ 10000 = 1.13 M2
    註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
    版邊沿封模計算:
        (+第1邊:90.00*15+第4邊:125.00*15)/10000=0.32 M2
    模版小計:1.13-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=1.13 M2
    註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
    側模小計(普通模):=0.32 M2
RC計算:
    125.0*90.0/ 10000 *15/100= 0.169 M3
    RC小計:0.169-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.169 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
    #3=22.54 M*(1-0.0000)=22.54 M (22.54 M*0.560/1000= 0.0126 T)
    #4=35.88 M*(1-0.0000)=35.88 M (35.88 M*0.994/1000= 0.0357 T)
    #5=4.30 M*(1-0.0000)=4.30 M (4.30 M*1.560/1000= 0.0067 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.055 T
模版小計(普)= 1.13 M2
側模小計(普通模) = 0.32 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.169 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: ST1, 位置序號: 63 [X9:-1441,Y2:-249];尺寸(樑內緣):145.00 * 120.00 cm ;[擴充半樑]:145.00 * 120.00 cm; 版厚: 15 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]145.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (120/15)+1)/100	16.29
#4	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]120.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (145/10)+1)/100	25.20
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]145.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (120/15)+1)/100	16.29
#4	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]120.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (145/10)+1)/100	25.20

工作筋計算:
    #5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
        垂直向排數: Int(145/100)= 1 行
        水平向排數: Int(120/100)= 1 列
        工作筋總長: 48.00*1*1/100= 0.48 M
    #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
        長向總長: 120.00*(ceiling(145.00/200)+1)= 240.00 cm

短向總長: 145.00*(ceiling(120.00/200)+1)= 290.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (240.00+290.00)/100= 5.30 M
模版計算:
模版面積: 計算式:145.0*120.0/ 10000 = 1.74 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第1邊:120.00*15+第2邊:145.00*15)/10000=0.40 M2
模版小計:1.74-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=1.74 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.40 M2
RC計算:
145.0*120.0/ 10000 *15/100= 0.261 M3
RC小計:0.261-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.261 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=32.58 M*(1-0.0000)=32.58 M (32.58 M*0.560/1000= 0.0182 T)
#4=50.40 M*(1-0.0000)=50.40 M (50.40 M*0.994/1000= 0.0501 T)
#5=5.78 M*(1-0.0000)=5.78 M (5.78 M*1.560/1000= 0.0090 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.077 T
模版小計(普)= 1.74 M2
側模小計(普通模) = 0.40 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.261 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 27 [X5:-171,Y6:-234];尺寸(樑內緣):585.00 * 1270.00 cm ;[擴充半樑]:625.00 * 1310.00 cm; 版厚: 20 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]1310.00+[搭接-長上]36*1+[延伸-搭接]36*1)*(Round(585/18)+1)/100	456.06
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(1270/18)+1)/100	475.92
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]1310.00+[搭接-長下]36*1+[延伸-搭接]36*1)*(Round(585/18)+1)/100	456.06
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(1270/18)+1)/100	475.92

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
垂直向排數: Int(585/100)= 5 行
水平向排數: Int(1270/100)= 12 列
工作筋總長: 58.00*5*12/100= 34.80 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 1310.00*(ceiling(585.00/200)+1)= 5240.00 cm
短向總長: 625.00*(ceiling(1270.00/200)+1)= 5000.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (5240.00+5000.00)/100= 102.40 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
585.0*1270.0/ 10000 *20/100= 14.859 M3
RC小計:14.859-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=14.859 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=1,863.96 M*(1-0.0000)=1,863.96 M (1,863.96 M*0.560/1000= 1.0438 T)
#4=137.20 M*(1-0.0000)=137.20 M (137.20 M*0.994/1000= 0.1364 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 1.180 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 14.859 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 28 [X5:-171,Y7:-109];尺寸(樑內緣):585.00 * 1270.00 cm ;[擴充半樑]:625.00 * 1310.00 cm; 版厚: 20 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]1310.00+[搭接-長上]36*1+[延伸-搭接]36*1)*(Round(585/18)+1)/100	456.06
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(1270/18)+1)/100	475.92
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]1310.00+[搭接-長下]36*1+[延伸-搭接]36*1)*(Round(585/18)+1)/100	456.06
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(1270/18)+1)/100	475.92

工作筋計算:
　　#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
　　垂直向排數: Int(585/100)= 5 行
　　水平向排數: Int(1270/100)= 12 列
　　工作筋總長: 58.00*5*12/100= 34.80 M
　　#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
　　長向總長: 1310.00*(ceiling(585.00/200)+1)= 5240.00 cm
　　短向總長: 625.00*(ceiling(1270.00/200)+1)= 5000.00 cm
　　版長短向施工支撐工作筋總長: (5240.00+5000.00)/100= 102.40 M
模版計算:
　　模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
　　版邊沿封模計算:
　　(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
　　模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
　　註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
　　585.0*1270.0/ 10000 *20/100= 14.859 M3
　　RC小計:14.859-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=14.859 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
　　#3=1,863.96 M*(1-0.0000)=1,863.96 M (1,863.96 M*0.560/1000= 1.0438 T)
　　#4=137.20 M*(1-0.0000)=137.20 M (137.20 M*0.994/1000= 0.1364 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 1.180 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 14.859 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 29 [X5:-171,Y8:+17];尺寸(樑內緣):585.00 * 1270.00 cm ;[擴充半樑]:625.00 * 1310.00 cm; 版厚: 20 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]1310.00+[搭接-長上]36*1+[延伸-搭接]36*1)*(Round(585/18)+1)/100	456.06
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(1270/18)+1)/100	475.92
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]1310.00+[搭接-長下]36*1+[延伸-搭接]36*1)*(Round(585/18)+1)/100	456.06
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(1270/18)+1)/100	475.92

工作筋計算:
　　#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
　　垂直向排數: Int(585/100)= 5 行
　　水平向排數: Int(1270/100)= 12 列
　　工作筋總長: 58.00*5*12/100= 34.80 M
　　#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
　　長向總長: 1310.00*(ceiling(585.00/200)+1)= 5240.00 cm
　　短向總長: 625.00*(ceiling(1270.00/200)+1)= 5000.00 cm
　　版長短向施工支撐工作筋總長: (5240.00+5000.00)/100= 102.40 M
模版計算:
　　模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
　　版邊沿封模計算:
　　(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
　　模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
585.0*1270.0/ 10000 *20/100= 14.859 M3
RC小計:14.859-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=14.859 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=1,863.96 M*(1-0.0000)=1,863.96 M (1,863.96 M*0.560/1000= 1.0438 T)
#4=137.20 M*(1-0.0000)=137.20 M (137.20 M*0.994/1000= 0.1364 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 1.180 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 14.859 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 33 [X6:+4,Y2:-46];尺寸(樑內緣):500.00 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:540.00 * 650.00 cm; 版厚: 15 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]650.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (500/20)+1)/100	178.36
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]540.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (610/20)+1)/100	178.56
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]650.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (500/20)+1)/100	178.36
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]540.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (610/20)+1)/100	178.56

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(500/100)= 5 行
水平向排數: Int(610/100)= 6 列
工作筋總長: 48.00*5*6/100= 14.40 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 650.00*(ceiling(500.00/200)+1)= 2600.00 cm
短向總長: 540.00*(ceiling(610.00/200)+1)= 2700.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (2600.00+2700.00)/100= 53.00 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]30.48*15/100= 4.572 M3
RC小計:4.572-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.572 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=713.84 M*(1-0.0000)=713.84 M (713.84 M*0.560/1000= 0.3998 T)
#4=67.40 M*(1-0.0000)=67.40 M (67.40 M*0.994/1000= 0.0670 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.467 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 4.572 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 34 [X6:+57,Y10:+166];尺寸(樑內緣):436.58 * 436.58 cm ;[擴充半樑]:476.94 * 476.94 cm; 版厚: 15 cm

#3	⌐¬	雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)]476.94+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (436.58/20)+1)/100	126.26
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]476.94+[延伸-搭接]36*1)*(Round (436.58/20)+1)/100	117.98
#3	⌐¬	雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]476.94+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (436.58/20)+1)/100	126.26

#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]476.94+[延伸-搭接]36*1)*(Round (436.58/20)+1)/100	117.98

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(436.58/100)= 4 行
水平向排數: Int(436.58/100)= 4 列
工作筋總長: 48.00*4*4/100= 7.68 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 476.94*(ceiling(436.58/200)+1)= 1907.76 cm
短向總長: 476.94*(ceiling(436.58/200)+1)= 1907.76 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1907.76+1907.76)/100= 38.16 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]19.04*15/100= 2.856 M3
RC小計:2.856-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.856 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=488.46 M*(1-0.0000)=488.46 M (488.46 M*0.560/1000= 0.2735 T)
#4=45.84 M*(1-0.0000)=45.84 M (45.84 M*0.994/1000= 0.0456 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.319 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 2.856 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 42 [X7:+10,Y9:+142];尺寸(樑內緣):484.40 * 484.40 cm ;[擴充半樑]:525.30 * 525.30 cm; 版厚: 20 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]525.30+[延伸-搭接]36*1)*(Round (484.4/18)+1)/100	157.16
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]525.30+[延伸-搭接]36*1)*(Round (484.4/18)+1)/100	157.16
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]525.30+[延伸-搭接]36*1)*(Round (484.4/18)+1)/100	157.16
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]525.30+[延伸-搭接]36*1)*(Round (484.4/18)+1)/100	157.16

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
垂直向排數: Int(484.4/100)= 4 行
水平向排數: Int(484.4/100)= 4 列
工作筋總長: 58.00*4*4/100= 9.28 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 525.30*(ceiling(484.40/200)+1)= 2101.20 cm
短向總長: 525.30*(ceiling(484.40/200)+1)= 2101.20 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (2101.20+2101.20)/100= 42.02 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]23.38*20/100= 4.677 M3
RC小計:4.677-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.677 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=628.66 M*(1-0.0000)=628.66 M (628.66 M*0.560/1000= 0.3520 T)
#4=51.30 M*(1-0.0000)=51.30 M (51.30 M*0.994/1000= 0.0510 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.403 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 4.677 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 35 [X7:+39,Y10:+163];尺寸(樑內緣):416.81 * 416.81 cm ;[擴充半樑]:457.16 * 457.16 cm; 版厚: 15 cm

#3		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)]457.16+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (416.81/20)+1)/100	116.42
#3		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]457.16+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (416.81/20)+1)/100	116.42
#3		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]457.16+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (416.81/20)+1)/100	116.42
#3		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]457.16+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (416.81/20)+1)/100	116.42

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(416.81/100)= 4 行
水平向排數: Int(416.81/100)= 4 列
工作筋總長: 48.00*4*4/100= 7.68 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 457.16*(ceiling(416.81/200)+1)= 1828.64 cm
短向總長: 457.16*(ceiling(416.81/200)+1)= 1828.64 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1828.64+1828.64)/100= 36.57 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]17.31*15/100= 2.597 M3
RC小計:2.597-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.597 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=465.66 M*(1-0.0000)=465.66 M (465.66 M*0.560/1000= 0.2608 T)
#4=44.25 M*(1-0.0000)=44.25 M (44.25 M*0.994/1000= 0.0440 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.305 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 2.597 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 36 [X7:-16,Y2:-56];尺寸(樑內緣):480.00 * 350.00 cm ;[擴充半樑]:520.00 * 390.00 cm; 版厚: 15 cm

#3		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]520.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (350/20)+1)/100	105.64
#3		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]390.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (480/20)+1)/100	106.50
#3		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]520.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (350/20)+1)/100	105.64
#3		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]390.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (480/20)+1)/100	106.50

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(480/100)= 4 行
水平向排數: Int(350/100)= 3 列
工作筋總長: 48.00*4*3/100= 5.76 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 390.00*(ceiling(480.00/200)+1)= 1560.00 cm
短向總長: 520.00*(ceiling(350.00/200)+1)= 1560.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1560.00+1560.00)/100= 31.20 M
模版計算:

模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]16.62*15/100= 2.493 M3
RC小計:2.493-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.493 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=424.28 M*(1-0.0000)=424.28 M (424.28 M*0.560/1000= 0.2376 T)
#4=36.96 M*(1-0.0000)=36.96 M (36.96 M*0.994/1000= 0.0367 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.274 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 2.493 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 37 [X7:-19,Y3:+17];尺寸(樑內緣):585.00 * 345.00 cm ;[擴充半樑]:625.00 * 385.00 cm; 版厚: 20 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (345/18)+1)/100	132.20
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]385.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (585/18)+1)/100	138.93
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (345/18)+1)/100	132.20
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]385.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (585/18)+1)/100	138.93

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
垂直向排數: Int(585/100)= 5 行
水平向排數: Int(345/100)= 3 列
工作筋總長: 58.00*5*3/100= 8.70 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 385.00*(ceiling(585.00/200)+1)= 1540.00 cm
短向總長: 625.00*(ceiling(345.00/200)+1)= 1875.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1540.00+1875.00)/100= 34.15 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]20.09*20/100= 4.019 M3
RC小計:4.019-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.019 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=542.26 M*(1-0.0000)=542.26 M (542.26 M*0.560/1000= 0.3037 T)
#4=42.85 M*(1-0.0000)=42.85 M (42.85 M*0.994/1000= 0.0426 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.346 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 4.019 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 58 [X9:+234,Y4:+142];尺寸(樑內緣):565.00 * 10.00 cm ;[擴充半樑]:565.00 * 10.00 cm; 版厚: 15 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]565.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(10/20)+1)/100	6.01
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]10.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(565/20)+1)/100	13.34

#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]565.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(10/20)+1)/100	6.01
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]10.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(565/20)+1)/100	13.34

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(565/100)= 5 行
水平向排數: Int(10/100)= 0 列
工作筋總長: 48.00*5*0/100= 0.00 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 10.00*(ceiling(565.00/200)+1)= 40.00 cm
短向總長: 565.00*(ceiling(10.00/200)+1)= 1130.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (40.00+1130.00)/100= 11.70 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(+第2邊:565.00*15)/10000=0.85 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.85 M2
RC計算:
565.0*10.0/ 10000 *15/100= 0.085 M3
RC小計:0.085-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.085 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=38.70 M*(1-0.0000)=38.70 M (38.70 M*0.560/1000= 0.0217 T)
#4=11.70 M*(1-0.0000)=11.70 M (11.70 M*0.994/1000= 0.0116 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.033 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 0.85 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.085 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 59 [X9:+234,Y6:-233];尺寸(樑內緣):565.00 * 10.00 cm ;[擴充半樑]:565.00 * 10.00 cm; 版厚: 15 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]565.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(10/20)+1)/100	6.01
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]10.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(565/20)+1)/100	13.34
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]565.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(10/20)+1)/100	6.01
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]10.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(565/20)+1)/100	13.34

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(565/100)= 5 行
水平向排數: Int(10/100)= 0 列
工作筋總長: 48.00*5*0/100= 0.00 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 10.00*(ceiling(565.00/200)+1)= 40.00 cm
短向總長: 565.00*(ceiling(10.00/200)+1)= 1130.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (40.00+1130.00)/100= 11.70 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(+第2邊:565.00*15)/10000=0.85 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.85 M2
RC計算:
565.0*10.0/ 10000 *15/100= 0.085 M3
RC小計:0.085-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.085 M3
----------計算結果小計----------

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=38.70 M*(1-0.0000)=38.70 M (38.70 M*0.560/1000= 0.0217 T)
#4=11.70 M*(1-0.0000)=11.70 M (11.70 M*0.994/1000= 0.0116 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.033 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 0.85 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.085 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 60 [X9:+234,Y7:-109];尺寸(樑內緣):565.00 * 10.00 cm ;[擴充半樑]:565.00 * 10.00 cm; 版厚: 15 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]565.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(10/20)+1)/100	6.01
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]10.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(565/20)+1)/100	13.34
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]565.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(10/20)+1)/100	6.01
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]10.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(565/20)+1)/100	13.34

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(565/100)= 5 行
水平向排數: Int(10/100)= 0 列
工作筋總長: 48.00*5*0/100= 0.00 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 10.00*(ceiling(565.00/200)+1)= 40.00 cm
短向總長: 565.00*(ceiling(10.00/200)+1)= 1130.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (40.00+1130.00)/100= 11.70 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(+第2邊:565.00*15)/10000=0.85 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.85 M2
RC計算:
565.0*10.0/ 10000 *15/100= 0.085 M3
RC小計:0.085-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.085 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=38.70 M*(1-0.0000)=38.70 M (38.70 M*0.560/1000= 0.0217 T)
#4=11.70 M*(1-0.0000)=11.70 M (11.70 M*0.994/1000= 0.0116 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.033 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 0.85 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.085 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 38 [X7:-19,Y4:+142];尺寸(樑內緣):585.00 * 345.00 cm ;[擴充半樑]:625.00 * 385.00 cm; 版厚: 20 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (345/18)+1)/100	132.20
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]385.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (585/18)+1)/100	138.93
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (345/18)+1)/100	132.20
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]385.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (585/18)+1)/100	138.93

工作筋計算:

#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
垂直向排數: Int(585/100)= 5 行
水平向排數: Int(345/100)= 3 列
工作筋總長: 58.00*5*3/100= 8.70 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 385.00*(ceiling(585.00/200)+1)= 1540.00 cm
短向總長: 625.00*(ceiling(345.00/200)+1)= 1875.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1540.00+1875.00)/100= 34.15 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]20.10*20/100= 4.021 M3
RC小計:4.021-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.021 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=542.26 M*(1-0.0000)=542.26 M (542.26 M*0.560/1000= 0.3037 T)
#4=42.85 M*(1-0.0000)=42.85 M (42.85 M*0.994/1000= 0.0426 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.346 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 4.021 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 39 [X7:-19,Y6:-234];尺寸(樑內緣):585.00 * 345.00 cm ;[擴充半樑]:625.00 * 385.00 cm; 版厚: 20 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (345/18)+1)/100	132.20
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]385.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (585/18)+1)/100	138.93
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (345/18)+1)/100	132.20
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]385.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (585/18)+1)/100	138.93

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
垂直向排數: Int(585/100)= 5 行
水平向排數: Int(345/100)= 3 列
工作筋總長: 58.00*5*3/100= 8.70 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 385.00*(ceiling(585.00/200)+1)= 1540.00 cm
短向總長: 625.00*(ceiling(345.00/200)+1)= 1875.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1540.00+1875.00)/100= 34.15 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]20.10*20/100= 4.021 M3
RC小計:4.021-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.021 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=542.26 M*(1-0.0000)=542.26 M (542.26 M*0.560/1000= 0.3037 T)
#4=42.85 M*(1-0.0000)=42.85 M (42.85 M*0.994/1000= 0.0426 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.346 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 4.021 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 41 [X7:-19,Y8:+17];尺寸(樑內緣):585.00 * 345.00 cm ;[擴充半樑]:625.00 * 385.00 cm; 版厚: 20 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (345/18)+1)/100	132.20
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]385.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (585/18)+1)/100	138.93
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (345/18)+1)/100	132.20
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]385.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (585/18)+1)/100	138.93

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
垂直向排數: Int(585/100)= 5 行
水平向排數: Int(345/100)= 3 列
工作筋總長: 58.00*5*3/100= 8.70 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 385.00*(ceiling(585.00/200)+1)= 1540.00 cm
短向總長: 625.00*(ceiling(345.00/200)+1)= 1875.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1540.00+1875.00)/100= 34.15 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]20.10*20/100= 4.021 M3
RC小計:4.021-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.021 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=542.26 M*(1-0.0000)=542.26 M (542.26 M*0.560/1000= 0.3037 T)
#4=42.85 M*(1-0.0000)=42.85 M (42.85 M*0.994/1000= 0.0426 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.346 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 4.021 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 45 [X8:+29,Y2:-46];尺寸(樑內緣):460.00 * 480.00 cm ;[擴充半樑]:500.00 * 520.00 cm; 版厚: 15 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]520.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (460/20)+1)/100	133.44
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]500.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (480/20)+1)/100	134.00
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]520.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (460/20)+1)/100	133.44
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]500.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (480/20)+1)/100	134.00

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(460/100)= 4 行
水平向排數: Int(480/100)= 4 列
工作筋總長: 48.00*4*4/100= 7.68 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 520.00*(ceiling(460.00/200)+1)= 2080.00 cm
短向總長: 500.00*(ceiling(480.00/200)+1)= 2000.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (2080.00+2000.00)/100= 40.80 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]21.99*15/100= 3.299 M3
RC小計:3.299-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.299 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=534.88 M*(1-0.0000)=534.88 M (534.88 M*0.560/1000= 0.2995 T)
#4=48.48 M*(1-0.0000)=48.48 M (48.48 M*0.994/1000= 0.0482 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.348 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 3.299 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: SA, 位置序號: 46 [X8:+24,Y3:+17];尺寸(樑內緣):585.00 * 490.00 cm ;[擴充半樑]:625.00 * 530.00 cm; 版厚: 18 cm

#4	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (490/15)+1)/100	228.82
#4	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]530.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (585/15)+1)/100	231.20
#4	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (490/15)+1)/100	228.82
#4	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]530.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (585/15)+1)/100	231.20

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(18-6)*2+10 =54.00 cm
垂直向排數: Int(585/100)= 5 行
水平向排數: Int(490/100)= 4 列
工作筋總長: 54.00*5*4/100= 10.80 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 530.00*(ceiling(585.00/200)+1)= 2120.00 cm
短向總長: 625.00*(ceiling(490.00/200)+1)= 2500.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (2120.00+2500.00)/100= 46.20 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]28.57 = 28.57 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:28.57-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=28.57 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]28.57*18/100= 5.142 M3
RC小計:5.142-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=5.142 M3
額外增減計算:
+/- 鋼筋:
#4 : ((8*200+8*200)*4)/100= 128.00 M
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=1,048.04 M*(1-0.0000)=1,048.04 M (1,048.04 M*0.994/1000= 1.0418 T)
#5=57.00 M*(1-0.0000)=57.00 M (57.00 M*1.560/1000= 0.0889 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 1.131 T
模版小計(普)= 28.57 M2
混凝土小計 = 5.142 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: SA, 位置序號: 47 [X8:+24,Y4:+142];尺寸(樑內緣):585.00 * 490.00 cm ;[擴充半樑]:625.00 * 530.00 cm; 版厚: 18 cm

#4	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (490/15)+1)/100	228.82
#4	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]530.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (585/15)+1)/100	231.20

#4	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (490/15)+1)/100	228.82
#4	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]530.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (585/15)+1)/100	231.20

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(18-6)*2+10 =54.00 cm
垂直向排數: Int(585/100)= 5 行
水平向排數: Int(490/100)= 4 列
工作筋總長: 54.00*5*4/100= 10.80 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 530.00*(ceiling(585.00/200)+1)= 2120.00 cm
短向總長: 625.00*(ceiling(490.00/200)+1)= 2500.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (2120.00+2500.00)/100= 46.20 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]28.57 = 28.57 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:28.57-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=28.57 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]28.57*18/100= 5.142 M3
RC小計:5.142-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=5.142 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=920.04 M*(1-0.0000)=920.04 M (920.04 M*0.994/1000= 0.9145 T)
#5=57.00 M*(1-0.0000)=57.00 M (57.00 M*1.560/1000= 0.0889 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 1.003 T
模版小計(普)= 28.57 M2
混凝土小計 = 5.142 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: SA, 位置序號: 48 [X8:+24,Y6:-239];尺寸(樑內緣):575.00 * 490.00 cm ;[擴充半樑]:615.00 * 530.00 cm; 版厚: 18 cm

#4	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]615.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (490/15)+1)/100	225.42
#4	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]530.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (575/15)+1)/100	225.42
#4	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]615.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (490/15)+1)/100	225.42
#4	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]530.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (575/15)+1)/100	225.42

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(18-6)*2+10 =54.00 cm
垂直向排數: Int(575/100)= 5 行
水平向排數: Int(490/100)= 4 列
工作筋總長: 54.00*5*4/100= 10.80 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 530.00*(ceiling(575.00/200)+1)= 2120.00 cm
短向總長: 615.00*(ceiling(490.00/200)+1)= 2460.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (2120.00+2460.00)/100= 45.80 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]28.11 = 28.11 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:28.11-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=28.11 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]28.11*18/100= 5.059 M3
RC小計:5.059-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=5.059 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=901.68 M*(1-0.0000)=901.68 M (901.68 M*0.994/1000= 0.8963 T)
#5=56.60 M*(1-0.0000)=56.60 M (56.60 M*1.560/1000= 0.0883 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.985 T
模版小計(普)= 28.11 M2
混凝土小計 = 5.059 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: SA, 位置序號: 49 [X8:+24,Y7:-233];尺寸(樑內緣):357.00 * 490.00 cm ;[擴充半樑]:392.00 * 530.00 cm; 版厚: 18 cm

#4	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]530.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357/15)+1)/100	144.50
#4	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]392.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (490/15)+1)/100	149.60
#4	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]530.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357/15)+1)/100	144.50
#4	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]392.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (490/15)+1)/100	149.60

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(18-6)*2+10 =54.00 cm
垂直向排數: Int(357/100)= 3 行
水平向排數: Int(490/100)= 4 列
工作筋總長: 54.00*3*4/100= 6.48 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 530.00*(ceiling(357.00/200)+1)= 1590.00 cm
短向總長: 392.00*(ceiling(490.00/200)+1)= 1568.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1590.00+1568.00)/100= 31.58 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]17.41 = 17.41 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:17.41-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=17.41 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]17.41*18/100= 3.134 M3
RC小計:3.134-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.134 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=588.20 M*(1-0.0000)=588.20 M (588.20 M*0.994/1000= 0.5847 T)
#5=38.06 M*(1-0.0000)=38.06 M (38.06 M*1.560/1000= 0.0594 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.644 T
模版小計(普)= 17.41 M2
混凝土小計 = 3.134 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 50 [X8:+24,Y7:+85];尺寸(樑內緣):218.00 * 490.00 cm ;[擴充半樑]:253.00 * 530.00 cm; 版厚: 15 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]530.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (218/20)+1)/100	67.92
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]253.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (490/20)+1)/100	72.25
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]530.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (218/20)+1)/100	67.92
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]253.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (490/20)+1)/100	72.25

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(218/100)= 2 行
水平向排數: Int(490/100)= 4 列

工作筋總長: 48.00*2*4/100= 3.84 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 530.00*(ceiling(218.00/200)+1)= 1590.00 cm
短向總長: 253.00*(ceiling(490.00/200)+1)= 1012.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1590.00+1012.00)/100= 26.02 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]10.60*15/100= 1.590 M3
RC小計:1.590-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.590 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=280.34 M*(1-0.0000)=280.34 M (280.34 M*0.560/1000= 0.1570 T)
#4=29.86 M*(1-0.0000)=29.86 M (29.86 M*0.994/1000= 0.0297 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.187 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 1.590 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 14 [X4:+174,Y2:-46];尺寸(樑內緣):500.00 * 350.00 cm ;[擴充半樑]:540.00 * 390.00 cm; 版厚: 15 cm

#3		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)]540.00+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (350/20)+1)/100	116.28
#3		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]390.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (500/20)+1)/100	110.76
#3		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]540.00+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (350/20)+1)/100	116.28
#3		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]390.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (500/20)+1)/100	110.76

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(500/100)= 5 行
水平向排數: Int(350/100)= 3 列
工作筋總長: 48.00*5*3/100= 7.20 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 390.00*(ceiling(500.00/200)+1)= 1560.00 cm
短向總長: 540.00*(ceiling(350.00/200)+1)= 1620.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1560.00+1620.00)/100= 31.80 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]17.26*15/100= 2.589 M3
RC小計:2.589-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.589 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=454.08 M*(1-0.0000)=454.08 M (454.08 M*0.560/1000= 0.2543 T)
#4=39.00 M*(1-0.0000)=39.00 M (39.00 M*0.994/1000= 0.0388 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.293 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 2.589 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 15 [X4:+177,Y3:+27];尺寸(樑內緣):565.00 * 345.00 cm ;[擴充半樑]:605.00 * 385.00 cm; 版厚: 20 cm

#3		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]605.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (345/18)+1)/100	128.20

#3		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]385.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (565/18)+1)/100	134.72
#3		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]605.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (345/18)+1)/100	128.20
#3		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]385.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (565/18)+1)/100	134.72

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
垂直向排數: Int(565/100)= 5 行
水平向排數: Int(345/100)= 3 列
工作筋總長: 58.00*5*3/100= 8.70 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 385.00*(ceiling(565.00/200)+1)= 1540.00 cm
短向總長: 605.00*(ceiling(345.00/200)+1)= 1815.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1540.00+1815.00)/100= 33.55 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]19.45*20/100= 3.891 M3
RC小計:3.891-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.891 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=525.84 M*(1-0.0000)=525.84 M (525.84 M*0.560/1000= 0.2945 T)
#4=42.25 M*(1-0.0000)=42.25 M (42.25 M*0.994/1000= 0.0420 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.336 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 3.891 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 16 [X4:+177,Y4:+142];尺寸(樑內緣):585.00 * 345.00 cm ;[擴充半樑]:625.00 * 385.00 cm; 版厚: 20 cm

#3		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (345/18)+1)/100	132.20
#3		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]385.00+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (585/18)+1)/100	150.81
#3		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (345/18)+1)/100	132.20
#3		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]385.00+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (585/18)+1)/100	150.81

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
垂直向排數: Int(585/100)= 5 行
水平向排數: Int(345/100)= 3 列
工作筋總長: 58.00*5*3/100= 8.70 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 385.00*(ceiling(585.00/200)+1)= 1540.00 cm
短向總長: 625.00*(ceiling(345.00/200)+1)= 1875.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1540.00+1875.00)/100= 34.15 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]20.10*20/100= 4.021 M3
RC小計:4.021-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.021 M3

----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=566.02 M*(1-0.0000)=566.02 M (566.02 M*0.560/1000= 0.3170 T)
#4=42.85 M*(1-0.0000)=42.85 M (42.85 M*0.994/1000= 0.0426 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.360 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 4.021 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 17 [X4:+177,Y6:-234];尺寸(樑內緣):585.00 * 345.00 cm ;[擴充半樑]:625.00 * 385.00 cm; 版厚: 20 cm

#3		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (345/18)+1)/100	132.20
#3		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]385.00+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (585/18)+1)/100	150.81
#3		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (345/18)+1)/100	132.20
#3		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]385.00+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (585/18)+1)/100	150.81

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
垂直向排數: Int(585/100)= 5 行
水平向排數: Int(345/100)= 3 列
工作筋總長: 58.00*5*3/100= 8.70 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 385.00*(ceiling(585.00/200)+1)= 1540.00 cm
短向總長: 625.00*(ceiling(345.00/200)+1)= 1875.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1540.00+1875.00)/100= 34.15 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]20.10*20/100= 4.021 M3
RC小計:4.021-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.021 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=566.02 M*(1-0.0000)=566.02 M (566.02 M*0.560/1000= 0.3170 T)
#4=42.85 M*(1-0.0000)=42.85 M (42.85 M*0.994/1000= 0.0426 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.360 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 4.021 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 18 [X4:+177,Y7:-109];尺寸(樑內緣):585.00 * 345.00 cm ;[擴充半樑]:625.00 * 385.00 cm; 版厚: 20 cm

#3		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (345/18)+1)/100	132.20
#3		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]385.00+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (585/18)+1)/100	150.81
#3		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (345/18)+1)/100	132.20
#3		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]385.00+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (585/18)+1)/100	150.81

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
垂直向排數: Int(585/100)= 5 行

水平向排數: Int(345/100)= 3 列
工作筋總長: 58.00*5*3/100= 8.70 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 385.00*(ceiling(585.00/200)+1)= 1540.00 cm
短向總長: 625.00*(ceiling(345.00/200)+1)= 1875.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1540.00+1875.00)/100= 34.15 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]20.10*20/100= 4.021 M3
RC小計:4.021-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.021 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=566.02 M*(1-0.0000)=566.02 M (566.02 M*0.560/1000= 0.3170 T)
#4=42.85 M*(1-0.0000)=42.85 M (42.85 M*0.994/1000= 0.0426 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.360 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 4.021 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 19 [X4:+177,Y8:+17];尺寸(樑內緣):585.00 * 345.00 cm ;[擴充半樑]:625.00 * 385.00 cm; 版厚: 20 cm

#3		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (345/18)+1)/100	132.20
#3		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]385.00+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (585/18)+1)/100	150.81
#3		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (345/18)+1)/100	132.20
#3		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]385.00+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (585/18)+1)/100	150.81

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
垂直向排數: Int(585/100)= 5 行
水平向排數: Int(345/100)= 3 列
工作筋總長: 58.00*5*3/100= 8.70 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 385.00*(ceiling(585.00/200)+1)= 1540.00 cm
短向總長: 625.00*(ceiling(345.00/200)+1)= 1875.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1540.00+1875.00)/100= 34.15 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]20.10*20/100= 4.021 M3
RC小計:4.021-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.021 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=566.02 M*(1-0.0000)=566.02 M (566.02 M*0.560/1000= 0.3170 T)
#4=42.85 M*(1-0.0000)=42.85 M (42.85 M*0.994/1000= 0.0426 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.360 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 4.021 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 20 [X4:+148,Y9:+142];尺寸(樑內緣):484.40 * 484.40 cm ;[擴充半樑]:525.30 * 525.30 cm; 版厚: 20 cm

#3		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]525.30+[延伸-搭接]36*1)*(Round (484.4/18)+1)/100	157.16
#3		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]525.30+[延伸-搭接]36*1)*(Round (484.4/18)+1)/100	157.16
#3		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]525.30+[延伸-搭接]36*1)*(Round (484.4/18)+1)/100	157.16
#3		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]525.30+[延伸-搭接]36*1)*(Round (484.4/18)+1)/100	157.16

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
垂直向排數: Int(484.4/100)= 4 行
水平向排數: Int(484.4/100)= 4 列
工作筋總長: 58.00*4*4/100= 9.28 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 525.30*(ceiling(484.40/200)+1)= 2101.20 cm
短向總長: 525.30*(ceiling(484.40/200)+1)= 2101.20 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (2101.20+2101.20)/100= 42.02 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]23.38*20/100= 4.677 M3
RC小計:4.677-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.677 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=628.66 M*(1-0.0000)=628.66 M (628.66 M*0.560/1000= 0.3520 T)
#4=51.30 M*(1-0.0000)=51.30 M (51.30 M*0.994/1000= 0.0510 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.403 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 4.677 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 22 [X4:+119,Y10:+113];尺寸(樑內緣):357.46 * 357.46 cm ;[擴充半樑]:398.66 * 398.66 cm; 版厚: 15 cm

#3		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)]398.66+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (357.46/20)+1)/100	89.43
#3		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]398.66+[延伸-搭接]36*1)*(Round (357.46/20)+1)/100	82.59
#3		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]398.66+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (357.46/20)+1)/100	89.43
#3		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]398.66+[延伸-搭接]36*1)*(Round (357.46/20)+1)/100	82.59

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(357.46/100)= 3 行
水平向排數: Int(357.46/100)= 3 列
工作筋總長: 48.00*3*3/100= 4.32 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 398.66*(ceiling(357.46/200)+1)= 1195.98 cm
短向總長: 398.66*(ceiling(357.46/200)+1)= 1195.98 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1195.98+1195.98)/100= 23.92 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]12.72*15/100= 1.908 M3
RC小計:1.908-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.908 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=344.02 M*(1-0.0000)=344.02 M (344.02 M*0.560/1000= 0.1927 T)
#4=28.24 M*(1-0.0000)=28.24 M (28.24 M*0.994/1000= 0.0281 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.221 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 1.908 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 24 [X5:+154,Y2:-46];尺寸(樑內緣):500.00 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:540.00 * 650.00 cm; 版厚: 15 cm

#3		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]650.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (500/20)+1)/100	178.36
#3		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]540.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (610/20)+1)/100	178.56
#3		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]650.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (500/20)+1)/100	178.36
#3		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]540.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (610/20)+1)/100	178.56

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(500/100)= 5 行
水平向排數: Int(610/100)= 6 列
工作筋總長: 48.00*5*6/100= 14.40 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 650.00*(ceiling(500.00/200)+1)= 2600.00 cm
短向總長: 540.00*(ceiling(610.00/200)+1)= 2700.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (2600.00+2700.00)/100= 53.00 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]30.48*15/100= 4.572 M3
RC小計:4.572-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.572 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=713.84 M*(1-0.0000)=713.84 M (713.84 M*0.560/1000= 0.3998 T)
#4=67.40 M*(1-0.0000)=67.40 M (67.40 M*0.994/1000= 0.0670 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.467 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 4.572 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 32 [X5:+97,Y10:+139];尺寸(樑內緣):408.02 * 408.02 cm ;[擴充半樑]:448.90 * 448.90 cm; 版厚: 15 cm

#3		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)]448.90+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (408.02/20)+1)/100	109.39
#3		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]448.90+[延伸-搭接]36*1)*(Round (408.02/20)+1)/100	101.83
#3		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]448.90+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (408.02/20)+1)/100	109.39

#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]448.90+[延伸-搭接]36*1)*(Round (408.02/20)+1)/100	101.83

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(408.02/100)= 4 行
水平向排數: Int(408.02/100)= 4 列
工作筋總長: 48.00*4*4/100= 7.68 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 448.90*(ceiling(408.02/200)+1)= 1795.60 cm
短向總長: 448.90*(ceiling(408.02/200)+1)= 1795.60 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1795.60+1795.60)/100= 35.91 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]16.63*15/100= 2.494 M3
RC小計:2.494-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.494 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=422.44 M*(1-0.0000)=422.44 M (422.44 M*0.560/1000= 0.2366 T)
#4=43.59 M*(1-0.0000)=43.59 M (43.59 M*0.994/1000= 0.0433 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.280 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 2.494 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 30 [X5:-171,Y9:+142];尺寸(樑內緣):822.42 * 822.42 cm ;[擴充半樑]:864.94 * 864.94 cm; 版厚: 20 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]864.94+[延伸-搭接]36*1)*(Round (822.42/18)+1)/100	423.44
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]864.94+[延伸-搭接]36*1)*(Round (822.42/18)+1)/100	423.44
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]864.94+[延伸-搭接]36*1)*(Round (822.42/18)+1)/100	423.44
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]864.94+[延伸-搭接]36*1)*(Round (822.42/18)+1)/100	423.44

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
垂直向排數: Int(822.42/100)= 8 行
水平向排數: Int(822.42/100)= 8 列
工作筋總長: 58.00*8*8/100= 37.12 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 864.94*(ceiling(822.42/200)+1)= 5189.64 cm
短向總長: 864.94*(ceiling(822.42/200)+1)= 5189.64 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (5189.64+5189.64)/100= 103.79 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]67.64*20/100= 13.528 M3
RC小計:13.528-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=13.528 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=1,693.77 M*(1-0.0000)=1,693.77 M (1,693.77 M*0.560/1000= 0.9485 T)
#4=140.91 M*(1-0.0000)=140.91 M (140.91 M*0.994/1000= 0.1401 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 1.089 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 13.528 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 25 [X5:-171,Y3:+27];尺寸(樑內緣):565.00 * 1270.00 cm ;[擴充半樑]:605.00 * 1310.00 cm; 版厚: 20 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]1310.00+[搭接-長上]36*1+[延伸-搭接]36*1)*(Round(565/18)+1)/100	442.24
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]605.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(1270/18)+1)/100	461.52
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]1310.00+[搭接-長下]36*1+[延伸-搭接]36*1)*(Round(565/18)+1)/100	442.24
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]605.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(1270/18)+1)/100	461.52

工作筋計算:
　　#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
　　垂直向排數: Int(565/100)= 5 行
　　水平向排數: Int(1270/100)= 12 列
　　工作筋總長: 58.00*5*12/100= 34.80 M
　　#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
　　長向總長: 1310.00*(ceiling(565.00/200)+1)= 5240.00 cm
　　短向總長: 605.00*(ceiling(1270.00/200)+1)= 4840.00 cm
　　版長短向施工支撐工作筋總長: (5240.00+4840.00)/100= 100.80 M
模版計算:
　　模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
　　版邊沿封模計算:
　　(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
　　模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
　　註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
　　565.0*1270.0/ 10000 *20/100= 14.351 M3
　　RC小計:14.351-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=14.351 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
　　#3=1,807.52 M*(1-0.0000)=1,807.52 M (1,807.52 M*0.560/1000= 1.0122 T)
　　#4=135.60 M*(1-0.0000)=135.60 M (135.60 M*0.994/1000= 0.1348 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 1.147 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 14.351 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 26 [X5:-171,Y4:+142];尺寸(樑內緣):585.00 * 1270.00 cm ;[擴充半樑]:625.00 * 1310.00 cm; 版厚: 20 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]1310.00+[搭接-長上]36*1+[延伸-搭接]36*1)*(Round(585/18)+1)/100	456.06
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(1270/18)+1)/100	475.92
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]1310.00+[搭接-長下]36*1+[延伸-搭接]36*1)*(Round(585/18)+1)/100	456.06
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(1270/18)+1)/100	475.92

工作筋計算:
　　#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
　　垂直向排數: Int(585/100)= 5 行
　　水平向排數: Int(1270/100)= 12 列
　　工作筋總長: 58.00*5*12/100= 34.80 M
　　#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
　　長向總長: 1310.00*(ceiling(585.00/200)+1)= 5240.00 cm
　　短向總長: 625.00*(ceiling(1270.00/200)+1)= 5000.00 cm
　　版長短向施工支撐工作筋總長: (5240.00+5000.00)/100= 102.40 M
模版計算:

模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
585.0*1270.0/ 10000 *20/100= 14.859 M3
RC小計:14.859-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=14.859 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=1,863.96 M*(1-0.0000)=1,863.96 M (1,863.96 M*0.560/1000= 1.0438 T)
#4=137.20 M*(1-0.0000)=137.20 M (137.20 M*0.994/1000= 0.1364 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 1.180 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 14.859 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 51 [X8:+24,Y8:+21];尺寸(樑內緣):574.87 * 490.00 cm ;[擴充半樑]:614.87 * 530.00 cm; 版厚: 15 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]614.87+[延伸-搭接]36*1)*(Round (490/20)+1)/100	162.72
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]530.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (574.87/20)+1)/100	169.80
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]614.87+[延伸-搭接]36*1)*(Round (490/20)+1)/100	162.72
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]530.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (574.87/20)+1)/100	169.80

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(574.87/100)= 5 行
水平向排數: Int(490/100)= 4 列
工作筋總長: 48.00*5*4/100= 9.60 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 530.00*(ceiling(574.87/200)+1)= 2120.00 cm
短向總長: 614.87*(ceiling(490.00/200)+1)= 2459.48 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (2120.00+2459.48)/100= 45.79 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]28.10*15/100= 4.215 M3
RC小計:4.215-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.215 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=665.04 M*(1-0.0000)=665.04 M (665.04 M*0.560/1000= 0.3724 T)
#4=55.39 M*(1-0.0000)=55.39 M (55.39 M*0.994/1000= 0.0551 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.427 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 4.215 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 40 [X7:-19,Y7:-114];尺寸(樑內緣):448.14 * 448.14 cm ;[擴充半樑]:485.41 * 485.41 cm; 版厚: 20 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]485.41+[延伸-搭接]36*1)*(Round (448.14/18)+1)/100	135.57
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]485.41+[延伸-搭接]36*1)*(Round (448.14/18)+1)/100	135.57

#3		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]485.41+[延伸-搭接]36*1)*(Round (448.14/18)+1)/100	135.57
#3		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]485.41+[延伸-搭接]36*1)*(Round (448.14/18)+1)/100	135.57

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
垂直向排數: Int(448.14/100)= 4 行
水平向排數: Int(448.14/100)= 4 列
工作筋總長: 58.00*4*4/100= 9.28 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 485.41*(ceiling(448.14/200)+1)= 1941.64 cm
短向總長: 485.41*(ceiling(448.14/200)+1)= 1941.64 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1941.64+1941.64)/100= 38.83 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]20.08*20/100= 4.017 M3
RC小計:4.017-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.017 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=542.27 M*(1-0.0000)=542.27 M (542.27 M*0.560/1000= 0.3037 T)
#4=48.11 M*(1-0.0000)=48.11 M (48.11 M*0.994/1000= 0.0478 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.351 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 4.017 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 9 [X3:-27,Y3:+33];尺寸(樑內緣):322.56 * 322.56 cm ;[擴充半樑]:358.65 * 358.65 cm; 版厚: 15 cm

#3		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)]358.65+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (322.56/20)+1)/100	73.21
#3		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]358.65+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (322.56/20)+1)/100	73.21
#3		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]358.65+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (322.56/20)+1)/100	73.21
#3		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]358.65+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (322.56/20)+1)/100	73.21

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(322.56/100)= 3 行
水平向排數: Int(322.56/100)= 3 列
工作筋總長: 48.00*3*3/100= 4.32 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 358.65*(ceiling(322.56/200)+1)= 1075.95 cm
短向總長: 358.65*(ceiling(322.56/200)+1)= 1075.95 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1075.95+1075.95)/100= 21.52 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]10.40*15/100= 1.561 M3
RC小計:1.561-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.561 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=292.84 M*(1-0.0000)=292.84 M (292.84 M*0.560/1000= 0.1640 T)
#4=25.84 M*(1-0.0000)=25.84 M (25.84 M*0.994/1000= 0.0257 T)

鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.190 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 1.561 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 57 [X9:+234,Y3:+17];尺寸(樑內緣):565.00 * 10.00 cm ;[擴充半樑]:565.00 * 10.00 cm; 版厚: 15 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]565.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(10/20)+1)/100	6.01
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]10.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(565/20)+1)/100	13.34
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]565.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(10/20)+1)/100	6.01
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]10.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(565/20)+1)/100	13.34

工作筋計算:
  #4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
    垂直向排數: Int(565/100)= 5 行
    水平向排數: Int(10/100)= 0 列
    工作筋總長: 48.00*5*0/100= 0.00 M
  #4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
    長向總長: 10.00*(ceiling(565.00/200)+1)= 40.00 cm
    短向總長: 565.00*(ceiling(10.00/200)+1)= 1130.00 cm
    版長短向施工支撐工作筋總長: (40.00+1130.00)/100= 11.70 M
模版計算:
  模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
  版邊沿封模計算:
    (+第2邊:565.00*15)/10000=0.85 M2
  模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
  註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
  側模小計(普通模):=0.85 M2
RC計算:
  565.0*10.0/ 10000 *15/100= 0.085 M3
  RC小計:0.085-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.085 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
  #3=38.70 M*(1-0.0000)=38.70 M (38.70 M*0.560/1000= 0.0217 T)
  #4=11.70 M*(1-0.0000)=11.70 M (11.70 M*0.994/1000= 0.0116 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.033 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 0.85 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.085 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 61 [X9:+234,Y8:+32];尺寸(樑內緣):595.00 * 10.00 cm ;[擴充半樑]:595.00 * 10.00 cm; 版厚: 15 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]595.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(10/20)+1)/100	6.31
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]10.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(595/20)+1)/100	14.26
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]595.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(10/20)+1)/100	6.31
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]10.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(595/20)+1)/100	14.26

工作筋計算:
  #4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
    垂直向排數: Int(595/100)= 5 行
    水平向排數: Int(10/100)= 0 列
    工作筋總長: 48.00*5*0/100= 0.00 M

#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 10.00*(ceiling(595.00/200)+1)= 40.00 cm
短向總長: 595.00*(ceiling(10.00/200)+1)= 1190.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (40.00+1190.00)/100= 12.30 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(+第2邊:595.00*15)/10000=0.89 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.89 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]0.57*15/100= 0.085 M3
RC小計:0.085-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.085 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=41.14 M*(1-0.0000)=41.14 M (41.14 M*0.560/1000= 0.0230 T)
#4=12.30 M*(1-0.0000)=12.30 M (12.30 M*0.994/1000= 0.0122 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.035 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 0.89 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.085 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 52 [X8:+5,Y9:-146];尺寸(樑內緣):487.39 * 10.00 cm ;[擴充半樑]:487.39 * 10.00 cm; 版厚: 15 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]487.39+[延伸-搭接]36*1)*(Round(10/20)+1)/100	5.23
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]10.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (487.39/20)+1)/100	11.50
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]487.39+[延伸-搭接]36*1)*(Round(10/20)+1)/100	5.23
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]10.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (487.39/20)+1)/100	11.50

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(487.39/100)= 4 行
水平向排數: Int(10/100)= 0 列
工作筋總長: 48.00*4*0/100= 0.00 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 10.00*(ceiling(487.39/200)+1)= 40.00 cm
短向總長: 487.39*(ceiling(10.00/200)+1)= 974.78 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (40.00+974.78)/100= 10.15 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(+第6邊:487.39*15)/10000=0.73 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.73 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]0.46*15/100= 0.069 M3
RC小計:0.069-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.069 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=33.47 M*(1-0.0000)=33.47 M (33.47 M*0.560/1000= 0.0187 T)
#4=10.15 M*(1-0.0000)=10.15 M (10.15 M*0.994/1000= 0.0101 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.029 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 0.73 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.069 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 53 [X7:-246,Y9:-14];尺寸(樑內緣):103.35 * 103.35 cm ;[擴充半樑]:103.35 * 103.35 cm; 版厚: 20 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]103.35+[延伸-搭接]36*1)*(Round (103.35/18)+1)/100	9.75
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]103.35+[延伸-搭接]36*1)*(Round (103.35/18)+1)/100	9.75
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]103.35+[延伸-搭接]36*1)*(Round (103.35/18)+1)/100	9.75
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]103.35+[延伸-搭接]36*1)*(Round (103.35/18)+1)/100	9.75

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
垂直向排數: Int(103.35/100)= 1 行
水平向排數: Int(103.35/100)= 1 列
工作筋總長: 58.00*1*1/100= 0.58 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 103.35*(ceiling(103.35/200)+1)= 206.70 cm
短向總長: 103.35*(ceiling(103.35/200)+1)= 206.70 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (206.70+206.70)/100= 4.13 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(+第2邊:220.00*20+第3邊:15.00*20+第4邊:15.00*20+第5邊:10.00*20+第6邊:346.53*20)/10000=1.21 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=1.21 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]1.00*20/100= 0.199 M3
RC小計:0.199-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.199 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=39.02 M*(1-0.0000)=39.02 M (39.02 M*0.560/1000= 0.0219 T)
#4=4.71 M*(1-0.0000)=4.71 M (4.71 M*0.994/1000= 0.0047 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.027 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 1.21 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.199 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 54 [X7:-234,Y9:-21];尺寸(樑內緣):144.57 * 144.57 cm ;[擴充半樑]:149.54 * 149.54 cm; 版厚: 15 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]149.54+[延伸-搭接]36*1)*(Round (144.57/20)+1)/100	14.84
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]149.54+[延伸-搭接]36*1)*(Round (144.57/20)+1)/100	14.84
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]149.54+[延伸-搭接]36*1)*(Round (144.57/20)+1)/100	14.84
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]149.54+[延伸-搭接]36*1)*(Round (144.57/20)+1)/100	14.84

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(144.57/100)= 1 行
水平向排數: Int(144.57/100)= 1 列
工作筋總長: 48.00*1*1/100= 0.48 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 149.54*(ceiling(144.57/200)+1)= 299.08 cm
短向總長: 149.54*(ceiling(144.57/200)+1)= 299.08 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (299.08+299.08)/100= 5.98 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]2.09 = 2.09 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:
(+第2邊:223.61*15)/10000=0.34 M2
模版小計:2.09-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=2.09 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.34 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]2.09*15/100= 0.313 M3
RC小計:0.313-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.313 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=59.37 M*(1-0.0000)=59.37 M (59.37 M*0.560/1000= 0.0332 T)
#4=6.46 M*(1-0.0000)=6.46 M (6.46 M*0.994/1000= 0.0064 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.040 T
模版小計(清)= 2.09 M2
側模小計(普通模) = 0.34 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.313 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 版ID: TS1, 位置序號: 12 [X3:-109,Y9:-21];尺寸(樑內緣):144.57 * 144.57 cm ;[擴充半樑]:149.54 * 149.54 cm; 版厚: 15 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]149.54+[延伸-搭接]36*1)*(Round (144.57/20)+1)/100	14.84
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]149.54+[延伸-搭接]36*1)*(Round (144.57/20)+1)/100	14.84
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]149.54+[延伸-搭接]36*1)*(Round (144.57/20)+1)/100	14.84
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]149.54+[延伸-搭接]36*1)*(Round (144.57/20)+1)/100	14.84

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(144.57/100)= 1 行
水平向排數: Int(144.57/100)= 1 列
工作筋總長: 48.00*1*1/100= 0.48 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 149.54*(ceiling(144.57/200)+1)= 299.08 cm
短向總長: 149.54*(ceiling(144.57/200)+1)= 299.08 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (299.08+299.08)/100= 5.98 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]2.09 = 2.09 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第4邊:223.61*15)/10000=0.34 M2
模版小計:2.09-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=2.09 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.34 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]2.09*15/100= 0.314 M3
RC小計:0.314-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.314 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=59.37 M*(1-0.0000)=59.37 M (59.37 M*0.560/1000= 0.0332 T)
#4=6.46 M*(1-0.0000)=6.46 M (6.46 M*0.994/1000= 0.0064 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.040 T
模版小計(清)= 2.09 M2
側模小計(普通模) = 0.34 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.314 M3

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: 1F (代表樓層:1F->1F)

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C2, 位置序號: 43 [X8:-241,Y6:+79] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(400+0.00)*12/100	48.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 235.8*18/100=42.44 M	42.44
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 235.8*18/100=42.44 M	42.44
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 (Int(60/10))*235.8/100=14.15 M	14.15
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (159.6+159.6)*18/100=57.4 M	57.4
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (159.6+159.6)*18/100=57.4 M	57.4
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int(60/10)/100= 19.15 M	19.1

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*12支
模版計算:
主模版:(60+60)*2*400/10000=9.60 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B3) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B3) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(G11) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.0900 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:G11=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:2(樑底)-:B3=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:3(樑底)-:B3=15*(400-60)/10000=0.51
以上小計:1.53 M2
模版總計:9.60-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.09-[柱牆交接]1.53=7.26 M2
RC計算:
60*60*400/1000000= 1.440 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=233.060 M (233.060 M*0.994/1000= 0.2317 T)
#8=48.000 M (48.000 M*3.980/1000= 0.1910 T)
鋼筋小計 = 0.4227 T
模版小計(普) = 7.26 M2
混凝土小計 = 1.440 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C2, 位置序號: 44 [X8:-241,Y7:+204] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(400+0.00)*12/100	48.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 235.8*18/100=42.44 M	42.44
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 235.8*18/100=42.44 M	42.44
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 (Int(60/10))*235.8/100=14.15 M	14.15
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (159.6+159.6)*18/100=57.4 M	57.4
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (159.6+159.6)*18/100=57.4 M	57.4
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int(60/10)/100= 19.15 M	19.1

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*12支
模版計算:
主模版:(60+60)*2*400/10000=9.60 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B3) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B3) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(G11) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.0900 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:B3=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:2(樑底)-:B3=15*(400-60)/10000=0.51
以上小計:1.02 M2
模版總計:9.60-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.09-[柱牆交接]1.02=7.77 M2
RC計算:
60*60*400/1000000= 1.440 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=233.060 M (233.060 M*0.994/1000= 0.2317 T)
#8=48.000 M (48.000 M*3.980/1000= 0.1910 T)
鋼筋小計 = 0.4227 T
模版小計(普) = 7.77 M2
混凝土小計 = 1.440 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C6, 位置序號: 1 [X3:-131,Y1:+204] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層):主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#8		主筋(第2組-一般層):主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*6/100	24.00

#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)8-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)22-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*8支
續接器第(2)組:8-T*14支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(G5) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B17) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.48 M2
柱版連接模版扣除:
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.1200 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:G5=15*(340-60)/10000=0.42
以上小計:0.42 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.48-[柱版交接]0.12-[柱牆交接]0.42=11.78 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)
#8=88.000 M (88.000 M*3.980/1000= 0.3502 T)
鋼筋小計 = 0.6487 T
模版小計(普) = 11.78 M2
混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C2, 位置序號: 40 [X8:-241,Y2:+204] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(400+0.00)*12/100	48.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 235.8*18/100=42.44 M	42.44
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 235.8*18/100=42.44 M	42.44
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 (Int(60/10))*235.8/100=14.15 M	14.15

		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (159.6+159.6)*18/100=57.4 M	57.4
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (159.6+159.6)*18/100=57.4 M	57.4
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int(60/10)/100= 19.15 M	19.1

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*12支
模版計算:
主模版:(60+60)*2*400/10000=9.60 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B2) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B3) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(G6) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.0900 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(版底)-:S1=15*(400-15)/10000=0.58
連接牆:2(樑底)-:B3=15*(400-60)/10000=0.51
以上小計:1.09 M2
模版總計:9.60-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.09-[柱牆交接]1.09=7.70 M2
RC計算:
60*60*400/1000000= 1.440 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=233.060 M (233.060 M*0.994/1000= 0.2317 T)
#8=48.000 M (48.000 M*3.980/1000= 0.1910 T)
鋼筋小計 = 0.4227 T
模版小計(普) = 7.70 M2
混凝土小計 = 1.440 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C5, 位置序號: 19 [X5:-171,Y1:+189] 尺寸: 80 cm * 50 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層):主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+50)*2-8*4+2*13.89=255.8 上下箍圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 上下箍總長= 255.8*17/100=43.48 M	43.48
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+50)*2-8*4+2*13.89=255.8 中央箍圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 中央箍總長= 255.8*17/100=43.48 M	43.48
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+50)*2-8*4+2*13.89=255.8 (Int(70/10))*255.8/100=17.90 M	17.90
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (50-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=139.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 上下端總長= (199.6+139.6)*17/100=57.7 M	57.7

#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 中央端總長= (199.6+139.6)*17/100=57.7 M	57.7
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+139.6)*Int(70/10)/100= 23.74 M	23.7

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+50)*2*400/10000=10.40 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B14) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G3) 40*70/10000=0.28
第:3邊:-(G4) 40*70/10000=0.28
以上小計:0.80 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:10.00*15/10000=0.0150
第:4邊:10.00*15/10000=0.0150
以上小計:0.0900 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:10.40-[柱樑交接]0.80-[柱版交接]0.09-[柱牆交接]0.00=9.51 M2
RC計算:
80*50*400/1000000= 1.600 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=243.911 M (243.911 M*0.994/1000= 0.2424 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.4972 T
模版小計(普) = 9.51 M2
混凝土小計 = 1.600 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱(橢圓型)代號: C8, 位置序號: 8 [X3:-131,Y10:-46] 長短徑: 80 cm * 0 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*14/100	56.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 348.1*18/100=62.66 M	62.66
#4		外箍筋-中央	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 348.1*18/100=62.66 M	62.66
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 (Int(60/10))*348.1/100=20.89 M	20.89
		繫筋單箍長-RC柱(圓)	X(水平)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5 Y(垂直)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (174.5+174.5)*18/100=62.8 M	62.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (174.5+174.5)*18/100=62.8 M	62.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(174.5+174.5)*Int(60/10)/100= 20.94 M	20.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*14支
模版計算:

主模版(圓型柱):(80*3.1416)*400/10000=10.05 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G18) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.48 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.1200 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:G18=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:2(半高or透空):=5*(400-0)/10000=0.20
連接牆:3(半高or透空):=5*(400-0)/10000=0.20
以上小計:0.91 M2
模版總計:10.05-[柱樑交接]0.48-[柱版交接]0.12-[柱牆交接]0.91=8.54 M2
RC計算:
圓形柱: (80/2)^2*3.1416*400/1000000= 2.011 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=292.771 M (292.771 M*0.994/1000= 0.2910 T)
#8=56.000 M (56.000 M*3.980/1000= 0.2229 T)
鋼筋小計 = 0.5139 T
模版小計(普) = 8.54 M2
混凝土小計 = 2.011 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱(橢圓型)代號: C8, 位置序號: 37 [X7:-211,Y10:-46] 長短徑: 80 cm * 0 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*14/100	56.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 348.1*18/100=62.66 M	62.66
#4		外箍筋-中央	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 348.1*18/100=62.66 M	62.66
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 (Int(60/10))*348.1/100=20.89 M	20.89
		繫筋單箍長-RC柱(圓)	X(水平)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5 Y(垂直)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (174.5+174.5)*18/100=62.8 M	62.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (174.5+174.5)*18/100=62.8 M	62.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(174.5+174.5)*Int(60/10)/100= 20.94 M	20.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*14支
模版計算:
主模版(圓型柱):(80*3.1416)*400/10000=10.05 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B7) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G16) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.48 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:4邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.1200 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=5*(400-0)/10000=0.20
連接牆:2(半高or透空):=5*(400-0)/10000=0.20

以上小計:0.40 M2
模版總計:10.05-[柱樑交接]0.48-[柱版交接]0.12-[柱牆交接]0.40=9.05 M2
RC計算:
圓形柱: (80/2)^2*3.1416*400/1000000= 2.011 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=292.771 M (292.771 M*0.994/1000= 0.2910 T)
#8=56.000 M (56.000 M*3.980/1000= 0.2229 T)
鋼筋小計 = 0.5139 T
模版小計(普) = 9.05 M2
混凝土小計 = 2.011 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱(橢圓型)代號: C13, 位置序號: 39 [X8:-231,Y1:+204] 長短徑: 50 cm * 0 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(400+0.00)*10/100	40.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(圓形)= (50-4*2)*3.1416+2*48*1.27=253.9 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 253.9*18/100=45.70 M	45.70
#4		外箍筋-中央	外箍長度(圓形)= (50-4*2)*3.1416+2*48*1.27=253.9 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 253.9*18/100=45.70 M	45.70
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(圓形)= (50-4*2)*3.1416+2*48*1.27=253.9 (Int(60/10))*253.9/100=15.23 M	15.23
		繫筋單箍長-RC柱(圓)	X(水平)向長度(圓形柱)= (50-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*1=57.2 Y(垂直)向長度(圓形柱)= (50-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=114.5	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (57.2+114.5)*18/100=30.9 M	30.9
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (57.2+114.5)*18/100=30.9 M	30.9
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(57.2+114.5)*Int(60/10)/100= 10.30 M	10.3

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)10-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*10支
模版計算:
主模版(圓型柱):(50*3.1416)*400/10000=6.28 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B1) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B2) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(G1) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:10.00*15/10000=0.0150
第:2邊:50.00*15/10000=0.0750
第:3邊:10.00*15/10000=0.0150
第:4邊:10.00*15/10000=0.0150
以上小計:0.1200 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:6.28-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.12-[柱牆交接]0.00=5.44 M2
RC計算:
圓形柱: (50/2)^2*3.1416*400/1000000= 0.785 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=178.747 M (178.747 M*0.994/1000= 0.1777 T)
#8=40.000 M (40.000 M*3.980/1000= 0.1592 T)
鋼筋小計 = 0.3369 T
模版小計(普) = 5.44 M2

混凝土小計 = 0.785 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱(橢圓型)代號: C8, 位置序號: 31 [X7:-211,Y2:+204] 長短徑: 80 cm * 0 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*14/100	56.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 348.1*18/100=62.66 M	62.66
#4		外箍筋-中央	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 348.1*18/100=62.66 M	62.66
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 (Int(60/10))*348.1/100=20.89 M	20.89
		繫筋單箍長-RC柱(圓)	X(水平)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5 Y(垂直)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (174.5+174.5)*18/100=62.8 M	62.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (174.5+174.5)*18/100=62.8 M	62.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(174.5+174.5)*Int(60/10)/100= 20.94 M	20.9

續接器計算:
　上層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
　本層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
　續接器第(1)組:8-8*14支
模版計算:
　主模版(圓型柱):(80*3.1416)*400/10000=10.05 M2
　柱樑連接模版扣除:
　　第:1邊:-(B5) 40*60/10000=0.24
　　第:2邊:-(G6) 40*60/10000=0.24
　　第:3邊:-(B6) 40*60/10000=0.24
　　第:4邊:-(G7) 40*60/10000=0.24
　　以上小計:0.96 M2
　柱版連接模版扣除:
　　第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
　　第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
　　第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
　　第:4邊:40.00*15/10000=0.0600
　　以上小計:0.2400 M2
　柱牆連接模版扣除:
　　連接牆:1(樑底)-:G7=5*(400-60)/10000=0.17
　　連接牆:2(半高or透空):=5*(340-0)/10000=0.17
　　連接牆:3(版底)-:CSB=15*(400-15)/10000=0.58
　　連接牆:4(版底)-:S6=15*(400-15)/10000=0.58
　　以上小計:1.50 M2
模版總計:10.05-[柱樑交接]0.96-[柱版交接]0.24-[柱牆交接]1.50=7.36 M2
RC計算:
　圓形柱: (80/2)^2*3.1416*400/1000000= 2.011 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
　#4=292.771 M (292.771 M*0.994/1000= 0.2910 T)
　#8=56.000 M (56.000 M*3.980/1000= 0.2229 T)
鋼筋小計 = 0.5139 T
模版小計(普) = 7.36 M2
混凝土小計 = 2.011 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱(橢圓型)代號: C1, 位置序號: 45 [X8:-241,Y9:-171] 長短徑: 60 cm * 0 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(400+0.00)*10/100	40.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(圓形)= (60-4*2)*3.1416+2*48*1.27=285.3 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 285.3*18/100=51.35 M	51.35
#4		外箍筋-中央	外箍長度(圓形)= (60-4*2)*3.1416+2*48*1.27=285.3 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 285.3*18/100=51.35 M	51.35
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(圓形)= (60-4*2)*3.1416+2*48*1.27=285.3 (Int(60/10))*285.3/100=17.12 M	17.12
		繫筋單箍長-RC柱(圓)	X(水平)向長度(圓形柱)= (60-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*1=67.2 Y(垂直)向長度(圓形柱)= (60-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=134.5	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (67.2+134.5)*18/100=36.3 M	36.3
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (67.2+134.5)*18/100=36.3 M	36.3
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(67.2+134.5)*Int(60/10)/100= 12.10 M	12.1

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)10-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*10支
模版計算:
主模版(圓型柱):(60*3.1416)*400/10000=7.54 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B3) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G11) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.48 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.0600 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(版底)-:S6=15*(400-15)/10000=0.58
連接牆:2(版底)-:S6=5*(400-15)/10000=0.19
連接牆:3(版底)-:S6=5*(400-15)/10000=0.19
以上小計:0.96 M2
模版總計:7.54-[柱樑交接]0.48-[柱版交接]0.06-[柱牆交接]0.96=6.04 M2
RC計算:
圓形柱: (60/2)^2*3.1416*400/1000000= 1.131 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=204.541 M (204.541 M*0.994/1000= 0.2033 T)
#8=40.000 M (40.000 M*3.980/1000= 0.1592 T)
鋼筋小計 = 0.3625 T
模版小計(普) = 6.04 M2
混凝土小計 = 1.131 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C4, 位置序號: 23 [X7:+174,Y1:+204] 尺寸: 50 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層):主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*14/100	56.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 上下箍圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 上下箍總長= 255.8*17/100=43.48 M	43.48
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 中央箍圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 中央箍總長= 255.8*17/100=43.48 M	43.48

#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 (Int(70/10))*255.8/100=17.90 M	17.90
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (50-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=139.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 上下端總長= (139.6+199.6)*17/100=57.7 M	57.7
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 中央端總長= (139.6+199.6)*17/100=57.7 M	57.7
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(139.6+199.6)*Int(70/10)/100= 23.74 M	23.7

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*14支
模版計算:
主模版:(50+80)*2*400/10000=10.40 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B9) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G2) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(B10) 40*60/10000=0.24
第:4邊:-(G3) 40*70/10000=0.28
以上小計:1.00 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:10.00*15/10000=0.0150
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:10.00*15/10000=0.0150
第:4邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.1500 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:B10=15*(340-60)/10000=0.42
連接牆:2(半高or透空):=15*(340-0)/10000=0.51
以上小計:0.93 M2
模版總計:10.40-[柱樑交接]1.00-[柱版交接]0.15-[柱牆交接]0.93=8.32 M2
RC計算:
50*80*400/1000000= 1.600 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=243.911 M (243.911 M*0.994/1000= 0.2424 T)
#8=56.000 M (56.000 M*3.980/1000= 0.2229 T)
鋼筋小計 = 0.4653 T
模版小計(普) = 8.32 M2
混凝土小計 = 1.600 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C7, 位置序號: 24 [X7:+174,Y2:+204] 尺寸: 50 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 255.8*18/100=46.04 M	46.04
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 255.8*18/100=46.04 M	46.04
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 (Int(60/10))*255.8/100=15.35 M	15.35

		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (50-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=139.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (139.6+199.6)*18/100=61.0 M	61.0
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (139.6+199.6)*18/100=61.0 M	61.0
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(139.6+199.6)*Int(60/10)/100= 20.35 M	20.3

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(50+80)*2*400/10000=10.40 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B10) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G7) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.48 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:10.00*15/10000=0.0150
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.0750 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=15*(340-0)/10000=0.51
連接牆:2(半高or透空):=15*(340-0)/10000=0.51
以上小計:1.02 M2
模版總計:10.40-[柱樑交接]0.48-[柱版交接]0.08-[柱牆交接]1.02=8.83 M2
RC計算:
50*80*400/1000000= 1.600 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=249.860 M (249.860 M*0.994/1000= 0.2484 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5031 T
模版小計(普) = 8.83 M2
混凝土小計 = 1.600 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C4, 位置序號: 10 [X4:-16,Y1:+204] 尺寸: 50 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*14/100	56.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 上下箍圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 上下箍總長= 255.8*17/100=43.48 M	43.48
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 中央箍圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 中央箍總長= 255.8*17/100=43.48 M	43.48
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 (Int(70/10))*255.8/100=17.90 M	17.90
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (50-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=139.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 上下端總長= (139.6+199.6)*17/100=57.7 M	57.7

#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 中央端總長= (139.6+199.6)*17/100=57.7 M	57.7
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(139.6+199.6)*Int(70/10)/100= 23.74 M	23.7

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*14支
模版計算:
主模版:(50+80)*2*400/10000=10.40 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B9) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G4) 40*70/10000=0.28
第:3邊:-(B10) 40*60/10000=0.24
第:4邊:-(G5) 40*60/10000=0.24
以上小計:1.00 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:10.00*15/10000=0.0150
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:10.00*15/10000=0.0150
第:4邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.1500 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=15*(340-0)/10000=0.51
連接牆:2(半高or透空):=15*(340-0)/10000=0.51
以上小計:1.02 M2
模版總計:10.40-[柱樑交接]1.00-[柱版交接]0.15-[柱牆交接]1.02=8.23 M2
RC計算:
50*80*400/1000000= 1.600 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=243.911 M (243.911 M*0.994/1000= 0.2424 T)
#8=56.000 M (56.000 M*3.980/1000= 0.2229 T)
鋼筋小計 = 0.4653 T
模版小計(普) = 8.23 M2
混凝土小計 = 1.600 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C10, 位置序號: 21 [X6:-211,Y10:-36] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*12/100	48.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 上下箍圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 上下箍總長= 235.8*17/100=40.08 M	40.08
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 中央箍圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 中央箍總長= 235.8*17/100=40.08 M	40.08
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 (Int(70/10))*235.8/100=16.50 M	16.50
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 上下端總長= (159.6+159.6)*17/100=54.3 M	54.3
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 中央端總長= (159.6+159.6)*17/100=54.3 M	54.3
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int(70/10)/100= 22.34 M	22.3

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*12支
模版計算:
主模版:(60+60)*2*400/10000=9.60 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(G16) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G17) 40*70/10000=0.28
以上小計:0.52 M2
柱版連接模版扣除:
第:2邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.0600 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:G16=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:2(樑底)-:G17=15*(400-70)/10000=0.50
以上小計:1.01 M2
模版總計:9.60-[柱樑交接]0.52-[柱版交接]0.06-[柱牆交接]1.01=8.01 M2
RC計算:
60*60*400/1000000= 1.440 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=227.511 M (227.511 M*0.994/1000= 0.2261 T)
#8=48.000 M (48.000 M*3.980/1000= 0.1910 T)
鋼筋小計 = 0.4172 T
模版小計(普) = 8.01 M2
混凝土小計 = 1.440 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C2, 位置序號: 41 [X8:-241,Y4:-171] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(400+0.00)*12/100	48.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 235.8*18/100=42.44 M	42.44
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 235.8*18/100=42.44 M	42.44
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 (Int(60/10))*235.8/100=14.15 M	14.15
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (159.6+159.6)*18/100=57.4 M	57.4
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (159.6+159.6)*18/100=57.4 M	57.4
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int(60/10)/100= 19.15 M	19.1

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*12支
模版計算:
主模版:(60+60)*2*400/10000=9.60 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B3) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B3) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(G11) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:

第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.0900 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(版底)-:S6=15*(400-15)/10000=0.58
連接牆:2(樑底)-:B3=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:3(樑底)-:B3=15*(400-60)/10000=0.51
以上小計:1.60 M2
模版總計:9.60-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.09-[柱牆交接]1.60=7.19 M2
RC計算:
60*60*400/1000000= 1.440 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=233.060 M (233.060 M*0.994/1000= 0.2317 T)
#8=48.000 M (48.000 M*3.980/1000= 0.1910 T)
鋼筋小計 = 0.4227 T
模版小計(普) = 7.19 M2
混凝土小計 = 1.440 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C2, 位置序號: 42 [X8:-241,Y5:-46] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(400+0.00)*12/100	48.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 235.8*18/100=42.44 M	42.44
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 235.8*18/100=42.44 M	42.44
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 (Int(60/10))*235.8/100=14.15 M	14.15
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (159.6+159.6)*18/100=57.4 M	57.4
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (159.6+159.6)*18/100=57.4 M	57.4
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int(60/10)/100= 19.15 M	19.1

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*12支
模版計算:
主模版:(60+60)*2*400/10000=9.60 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B3) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B3) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(G11) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.0900 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:B3=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:2(樑底)-:B3=15*(400-60)/10000=0.51
以上小計:1.02 M2
模版總計:9.60-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.09-[柱牆交接]1.02=7.77 M2

RC計算:
60*60*400/1000000= 1.440 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=233.060 M (233.060 M*0.994/1000= 0.2317 T)
#8=48.000 M (48.000 M*3.980/1000= 0.1910 T)
鋼筋小計 = 0.4227 T
模版小計(普) = 7.77 M2
混凝土小計 = 1.440 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C9, 位置序號: 35 [X7:-211,Y7:+204] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B6) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G11) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(B6) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
第:4邊:80.00*15/10000=0.1200
以上小計:0.3000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:G11=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:2(版底)-:CSB=15*(400-15)/10000=0.58
連接牆:3(版底)-:CSB=15*(400-15)/10000=0.58
以上小計:1.67 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.30-[柱牆交接]1.67=10.12 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5532 T
模版小計(普) = 10.12 M2

混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C9, 位置序號: 3 [X3:-131,Y4:-171] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B18) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(G15) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:80.00*15/10000=0.1200
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
第:4邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.3000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:G15=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:2(樑底)-:B19=15*(400-60)/10000=0.51
以上小計:1.02 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.30-[柱牆交接]1.02=10.76 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5532 T
模版小計(普) = 10.76 M2
混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C3, 位置序號: 30 [X7:-211,Y1:+204] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00

#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 235.8*18/100=42.44 M	42.44
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 235.8*18/100=42.44 M	42.44
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 (Int(60/10))*235.8/100=14.15 M	14.15
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (159.6+159.6)*18/100=57.4 M	57.4
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (159.6+159.6)*18/100=57.4 M	57.4
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int(60/10)/100= 19.15 M	19.1

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(60+60)*2*400/10000=9.60 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B4) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G1) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(B5) 40*60/10000=0.24
第:4邊:-(G2) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.96 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
第:4邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.2400 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:G2=15*(340-60)/10000=0.42
連接牆:2(版底)-:CS1-1=15*(400-15)/10000=0.58
連接牆:3(版底)-:CS1-1=15*(340-15)/10000=0.49
以上小計:1.49 M2
模版總計:9.60-[柱樑交接]0.96-[柱版交接]0.24-[柱牆交接]1.49=6.92 M2
RC計算:
60*60*400/1000000= 1.440 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=233.060 M (233.060 M*0.994/1000= 0.2317 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.4864 T
模版小計(普) = 6.92 M2
混凝土小計 = 1.440 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C9, 位置序號: 36 [X7:-211,Y9:-171] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84

#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B6) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G11) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(B7) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
第:4邊:80.00*15/10000=0.1200
以上小計:0.3000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=10*(340-0)/10000=0.34
連接牆:2(版底)-:S6=15*(400-15)/10000=0.58
連接牆:3(版底)-:CSB=15*(400-15)/10000=0.58
以上小計:1.50 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.30-[柱牆交接]1.50=10.29 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5532 T
模版小計(普) = 10.29 M2
混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C7, 位置序號: 11 [X4:-16,Y2:+204] 尺寸: 50 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 255.8*18/100=46.04 M	46.04
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 255.8*18/100=46.04 M	46.04
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 (Int(60/10))*255.8/100=15.35 M	15.35

		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (50-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=139.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (139.6+199.6)*18/100=61.0 M	61.0
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (139.6+199.6)*18/100=61.0 M	61.0
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(139.6+199.6)*Int(60/10)/100= 20.35 M	20.3

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(50+80)*2*400/10000=10.40 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B10) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G9) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.48 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:10.00*15/10000=0.0150
第:4邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.0750 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=15*(340-0)/10000=0.51
連接牆:2(樑底)-:B10=15*(340-60)/10000=0.42
以上小計:0.93 M2
模版總計:10.40-[柱樑交接]0.48-[柱版交接]0.08-[柱牆交接]0.93=8.92 M2
RC計算:
50*80*400/1000000= 1.600 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=249.860 M (249.860 M*0.994/1000= 0.2484 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5031 T
模版小計(普) = 8.92 M2
混凝土小計 = 1.600 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C9, 位置序號: 7 [X3:-131,Y9:-171] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8

#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.48 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:80.00*15/10000=0.1200
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.2400 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:B19=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:2(半高or透空):=15*(340-0)/10000=0.51
連接牆:3(版底)-:CSB=15*(400-15)/10000=0.58
以上小計:1.60 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.48-[柱版交接]0.24-[柱牆交接]1.60=10.48 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5532 T
模版小計(普) = 10.48 M2
混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C9, 位置序號: 6 [X3:-131,Y7:+204] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X

本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.48 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:80.00*15/10000=0.1200
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.2400 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:B19=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:2(樑底)-:B19=15*(400-60)/10000=0.51
以上小計:1.02 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.48-[柱版交接]0.24-[柱牆交接]1.02=11.06 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5532 T
模版小計(普) = 11.06 M2
混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C9, 位置序號: 33 [X7:-211,Y5:-46] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B6) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G11) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(B6) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600

第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
第:4邊:80.00*15/10000=0.1200
以上小計:0.3000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(版底)-:CSB=15*(400-15)/10000=0.58
連接牆:2(版底)-:CSB=15*(400-15)/10000=0.58
以上小計:1.16 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.30-[柱牆交接]1.16=10.63 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5532 T
模版小計(普) = 10.63 M2
混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C9, 位置序號: 5 [X3:-131,Y6:+79] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.48 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:80.00*15/10000=0.1200
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.2400 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:B19=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:2(樑底)-:B19=15*(400-60)/10000=0.51
以上小計:1.02 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.48-[柱版交接]0.24-[柱牆交接]1.02=11.06 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3

----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5532 T
模版小計(普) = 11.06 M2
混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C9, 位置序號: 34 [X7:-211,Y6:+79] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B6) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G11) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(B6) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
第:4邊:80.00*15/10000=0.1200
以上小計:0.3000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(版底)-:CSB=15*(400-15)/10000=0.58
連接牆:2(樑底)-:G11=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:3(版底)-:CSB=15*(400-15)/10000=0.58
以上小計:1.67 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.30-[柱牆交接]1.67=10.12 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5532 T
模版小計(普) = 10.12 M2
混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C9, 位置序號: 4 [X3:-131,Y5:-46] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.48 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:80.00*15/10000=0.1200
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.2400 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:B19=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:2(樑底)-:B19=15*(400-60)/10000=0.51
以上小計:1.02 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.48-[柱版交接]0.24-[柱牆交接]1.02=11.06 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5532 T
模版小計(普) = 11.06 M2
混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C9, 位置序號: 32 [X7:-211,Y4:-171] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84

#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B6) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G11) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(B6) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
第:4邊:80.00*15/10000=0.1200
以上小計:0.3000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(版底)-:CSB=15*(400-15)/10000=0.58
連接牆:2(版底)-:CSB=15*(400-15)/10000=0.58
連接牆:3(版底)-:S6=15*(400-15)/10000=0.58
以上小計:1.73 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.30-[柱牆交接]1.73=10.05 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5532 T
模版小計(普) = 10.05 M2
混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C9, 位置序號: 2 [X3:-131,Y2:+204] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95

		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B17) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G9) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(B18) 40*60/10000=0.24
第:4邊:-(G10) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.96 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
第:4邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.2400 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:G9=15*(340-60)/10000=0.42
連接牆:2(樑底)-:B18=15*(400-60)/10000=0.51
以上小計:0.93 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.96-[柱版交接]0.24-[柱牆交接]0.93=10.67 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5532 T
模版小計(普) = 10.67 M2
混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: 1F , 柱代號: C10, 位置序號: 17 [X4:-131,Y10:-36] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層):主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*12/100	48.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 上下箍圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 上下箍總長= 235.8*17/100=40.08 M	40.08
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 中央箍圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 中央箍總長= 235.8*17/100=40.08 M	40.08
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 (Int(70/10))*235.8/100=16.50 M	16.50
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	

#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 上下端總長= (159.6+159.6)*17/100=54.3 M	54.3
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 中央端總長= (159.6+159.6)*17/100=54.3 M	54.3
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int(70/10)/100= 22.34 M	22.3

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*12支
模版計算:
主模版:(60+60)*2*400/10000=9.60 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(G17) 40*70/10000=0.28
第:2邊:-(G18) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.52 M2
柱版連接模版扣除:
第:2邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.0600 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:G17=15*(400-70)/10000=0.50
連接牆:2(樑底)-:G18=15*(400-60)/10000=0.51
以上小計:1.01 M2
模版總計:9.60-[柱樑交接]0.52-[柱版交接]0.06-[柱牆交接]1.01=8.01 M2
RC計算:
60*60*400/1000000= 1.440 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=227.511 M (227.511 M*0.994/1000= 0.2261 T)
#8=48.000 M (48.000 M*3.980/1000= 0.1910 T)
鋼筋小計 = 0.4172 T
模版小計(普) = 8.01 M2
混凝土小計 = 1.440 M3

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: 1F (代表樓層:1F->1F)

PMC24-01-樓層: 1F, 梯代號: STA, 位置序號: 2 [X3:+29,Y10:-86] , 梯寬: 240 cm, 級高: 15, 級深: 35, 踏步數: 2, 梯長: 76.15773 cm
梯斜版長: 76.16=開根號(15*15+35*35)*[階數]2

#3		上端線筋-雙層雙向型	#3 上端線筋-雙層雙向型= (76.16++[握持長度Ld]30*2)*[排數] (Int(240/15)+1)/100= 23.15 M	23.15
#3		上端點筋-雙層雙向型	#3 上端點筋-雙層雙向型= [單側接牆](240+[延伸+彎鉤Ldh +A1](15+13.7)*1)*[排數](Int((76.15773/20)+1)/100= 10.75 M	10.75
#3		下端線筋-雙層雙向型	(76.16++[握持長度Ld]30*2)*[排數](Int(240/15)+1)/100	23.15
#3		下端點筋-雙層雙向型	[單側接牆](240+[延伸+彎鉤Ldh+A1](15+13.7)*1)* [排數](Int((76.15773/20)+1)/100= 10.75 M	10.75

模版計算:
模版(底模) = 76.16*240/10000= 1.83 M2
模版(立模) = 240*15*2/10000= 0.72 M2
模版(側邊-封單邊)= 76.16*15*1/10000= 0.11 M2
模版(踏步側邊-封單邊) = (15*35/2)*2*1/10000= 0.05 M2
模版_小計 = 1.83+0.72+0.11+0.05+0.00= 2.71 M2
RC計算:
RC(斜版) = 76.15773*240*15/1000000= 0.274 M3
RC(階梯) = (15*35/2)*240*2/1000000= 0.126 M3
RC_小計 = 0.274+0.126+0.000= 0.400 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=67.791 M (67.791 M*0.560/1000= 0.0380 T)
鋼筋小計 = 0.0380 T
模版小計(普)= 2.71 M2
混凝土小計 = 0.400 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 梯代號: ST1, 位置序號: 3 [X4:-86,Y2:+207] , 梯寬: 90 cm, 級高: 20, 級深: 25, 踏步數: 3, 梯長: 96.04687 cm
梯斜版長: 96.05=開根號(20*20+25*25)*[階數]3

#4		上端線筋-雙層雙向型	#4 上端線筋-雙層雙向型= (96.05++[握持長度Ld]37*2)*[排數] (Int(90/10)+1)/100= 17.00 M	17.00
#3		上端點筋-雙層雙向型	#3 上端點筋-雙層雙向型= [單側接牆](90+[延伸+彎鉤Ldh+A1] (15+13.7)*1)*[排數](Int((96.04687/15)+1)/100= 8.31 M	8.31
#4		下端線筋-雙層雙向型	(96.05++[握持長度Ld]37*2)*[排數](Int(90/10)+1)/100	17.00
#3		下端點筋-雙層雙向型	[單側接牆](90+[延伸+彎鉤Ldh+A1](15+13.7)*1)* [排數](Int((96.04687/15)+1)/100= 8.31 M	8.31

模版計算:
模版(底模) = 96.05*90/10000= 0.86 M2
模版(立模) = 90*20*3/10000= 0.54 M2
模版(側邊-封單邊)= 96.05*15*1/10000= 0.14 M2
模版(踏步側邊-封單邊) = (20*25/2)*3*1/10000= 0.08 M2
模版_小計 = 0.86+0.54+0.14+0.08+0.00= 1.62 M2
RC計算:
RC(斜版) = 96.04687*90*15/1000000= 0.130 M3
RC(階梯) = (20*25/2)*90*3/1000000= 0.068 M3
RC_小計 = 0.130+0.068+0.000= 0.197 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:

#3=16.620 M (16.620 M*0.560/1000= 0.0093 T)
#4=34.009 M (34.009 M*0.994/1000= 0.0338 T)
鋼筋小計 = 0.0431 T
模版小計(普)= 1.62 M2
混凝土小計 = 0.197 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 梯代號: ST1, 位置序號: 4 [X7:+244,Y2:+207] , 梯寬: 90 cm, 級高: 20, 級深: 25, 踏步數: 3, 梯長: 96.04687 cm
梯斜版長: 96.05=開根號(20*20+25*25)*[階數]3

#4		上端線筋-雙層雙向型	#4 上端線筋-雙層雙向型= (96.05++[握持長度Ld]37*2)*[排數](Int(90/10)+1)/100= 17.00 M	17.00
#3		上端點筋-雙層雙向型	#3 上端點筋-雙層雙向型= [單側接牆](90+[延伸+彎鉤Ldh+A1](15+13.7)*1)*[排數](Int((96.04687/15)+1)/100= 8.31 M	8.31
#4		下端線筋-雙層雙向型	(96.05++[握持長度Ld]37*2)*[排數](Int(90/10)+1)/100	17.00
#3		下端點筋-雙層雙向型	[單側接牆](90+[延伸+彎鉤Ldh+A1](15+13.7)*1)*[排數](Int((96.04687/15)+1)/100= 8.31 M	8.31

模版計算:
模版(底模) = 96.05*90/10000= 0.86 M2
模版(立模) = 90*20*3/10000= 0.54 M2
模版(側邊-封單邊)= 96.05*15*1/10000= 0.14 M2
模版(踏步側邊-封單邊) = (20*25/2)*3*1/10000= 0.08 M2
模版_小計 = 0.86+0.54+0.14+0.08+0.00= 1.62 M2
RC計算:
RC(斜版) = 96.04687*90*15/1000000= 0.130 M3
RC(階梯) = (20*25/2)*90*3/1000000= 0.068 M3
RC_小計 = 0.130+0.068+0.000= 0.197 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=16.620 M (16.620 M*0.560/1000= 0.0093 T)
#4=34.009 M (34.009 M*0.994/1000= 0.0338 T)
鋼筋小計 = 0.0431 T
模版小計(普)= 1.62 M2
混凝土小計 = 0.197 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 梯代號: ST1, 位置序號: 5 [X9:-1296,Y2:-36] , 梯寬: 90 cm, 級高: 19.05, 級深: 20, 踏步數: 16, 梯長: 441.931 cm
梯斜版長: 441.93=開根號(19.05*19.05+20*20)*[階數]16

#4		上端線筋-雙層雙向型	#4 上端線筋-雙層雙向型= (441.93++[握持長度Ld]37*2)*[排數](Int(90/10)+1)/100= 51.59 M	51.59
#3		上端點筋-雙層雙向型	#3 上端點筋-雙層雙向型= [單側接牆](90+[延伸+彎鉤Ldh+A1](15+13.7)*1)*[排數](Int((441.931/15)+1)/100= 35.61 M	35.61
#4		下端線筋-雙層雙向型	(441.93++[握持長度Ld]37*2)*[排數](Int(90/10)+1)/100	51.59
#3		下端點筋-雙層雙向型	[單側接牆](90+[延伸+彎鉤Ldh+A1](15+13.7)*1)*[排數](Int((441.931/15)+1)/100= 35.61 M	35.61

模版計算:
模版(底模) = 441.93*90/10000= 3.98 M2
模版(立模) = 90*19.05*16/10000= 2.74 M2
模版(側邊-封單邊)= 441.93*15*1/10000= 0.66 M2
模版(踏步側邊-封單邊) = (19.05*20/2)*16*1/10000= 0.30 M2
模版_小計 = 3.98+2.74+0.66+0.30+0.00= 7.69 M2
RC計算:
RC(斜版) = 441.931*90*15/1000000= 0.597 M3
RC(階梯) = (19.05*20/2)*90*16/1000000= 0.274 M3
RC_小計 = 0.597+0.274+0.000= 0.871 M3
----------計算結果小計----------

鋼筋計算結果:
#3=71.227 M (71.227 M*0.560/1000= 0.0399 T)
#4=103.186 M (103.186 M*0.994/1000= 0.1026 T)
鋼筋小計 = 0.1425 T
模版小計(普)= 7.69 M2
混凝土小計 = 0.871 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 梯代號: ST1, 位置序號: 7 [X9:-1431,Y2:-146] , 梯寬: 140 cm, 級高: 19.05, 級深: 20, 踏步數: 3, 梯長: 82.86207 cm
梯斜版長: 82.86=開根號(19.05*19.05+20*20)*[階數]3

#4		上端線筋-雙層雙向型	#4 上端線筋-雙層雙向型= (82.86++[握持長度Ld]37*2)*[排數] (Int(140/10)+1)/100= 23.53 M	23.53
#3		上端點筋-雙層雙向型	#3 上端點筋-雙層雙向型= [單側接牆](140+[延伸+彎鉤Ldh +A1](15+13.7)*1)*[排數](Int((82.86207/15)+1)/100= 10.12 M	10.12
#4		下端線筋-雙層雙向型	(82.86++[握持長度Ld]37*2)*[排數](Int(140/10)+1)/100	23.53
#3		下端點筋-雙層雙向型	[單側接牆](140+[延伸+彎鉤Ldh+A1](15+13.7)*1)* [排數](Int((82.86207/15)+1)/100= 10.12 M	10.12

模版計算:
模版(底模) = 82.86*140/10000= 1.16 M2
模版(立模) = 140*19.05*3/10000= 0.80 M2
模版(側邊-封單邊)= 82.86*15*1/10000= 0.12 M2
模版(踏步側邊-封單邊) = (19.05*20/2)*3*1/10000= 0.06 M2
模版_小計 = 1.16+0.80+0.12+0.06+0.00= 2.14 M2
RC計算:
RC(斜版) = 82.86207*140*15/1000000= 0.174 M3
RC(階梯) = (19.05*20/2)*140*3/1000000= 0.080 M3
RC_小計 = 0.174+0.080+0.000= 0.254 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=20.245 M (20.245 M*0.560/1000= 0.0113 T)
#4=47.059 M (47.059 M*0.994/1000= 0.0468 T)
鋼筋小計 = 0.0581 T
模版小計(普)= 2.14 M2
混凝土小計 = 0.254 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 梯代號: ST1, 位置序號: 6 [X9:-1361,Y2:-248] , 梯寬: 145 cm, 級高: 19.05, 級深: 20, 踏步數: 2, 梯長: 55.24138 cm
梯斜版長: 55.24=開根號(19.05*19.05+20*20)*[階數]2

#4		上端線筋-雙層雙向型	#4 上端線筋-雙層雙向型= (55.24++[握持長度Ld]37*2)*[排數] (Int(145/10)+1)/100= 19.39 M	19.39
#3		上端點筋-雙層雙向型	#3 上端點筋-雙層雙向型= [單側接牆](145+[延伸+彎鉤Ldh +A1](15+13.7)*1)*[排數](Int((55.24138/15)+1)/100= 6.95 M	6.95
#4		下端線筋-雙層雙向型	(55.24++[握持長度Ld]37*2)*[排數](Int(145/10)+1)/100	19.39
#3		下端點筋-雙層雙向型	[單側接牆](145+[延伸+彎鉤Ldh+A1](15+13.7)*1)* [排數](Int((55.24138/15)+1)/100= 6.95 M	6.95

模版計算:
模版(底模) = 55.24*145/10000= 0.80 M2
模版(立模) = 145*19.05*2/10000= 0.55 M2
模版(側邊-封單邊)= 55.24*15*1/10000= 0.08 M2
模版(踏步側邊-封單邊) = (19.05*20/2)*2*1/10000= 0.04 M2
模版_小計 = 0.80+0.55+0.08+0.04+0.00= 1.47 M2
RC計算:
RC(斜版) = 55.24138*145*15/1000000= 0.120 M3
RC(階梯) = (19.05*20/2)*145*2/1000000= 0.055 M3
RC_小計 = 0.120+0.055+0.000= 0.175 M3

----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=13.897 M (13.897 M*0.560/1000= 0.0078 T)
#4=38.772 M (38.772 M*0.994/1000= 0.0385 T)
鋼筋小計 = 0.0463 T
模版小計(普)= 1.47 M2
混凝土小計 = 0.175 M3

裝修空間構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: 1F (代表樓層:1F->1F)

PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:洗手台 ,空間編號: ,位置序號: 21 [X9:-4219,Y8:-66]

地坪計算:
地坪材料:(1) 洗手台1:2防水水泥打底+1.8*1.8cm馬賽克
主尺寸:
0.45*3.80 = 1.710 m2
內含空間面積(扣):
= 0.000 m2
以上小計: +1.710 = 1.710 m2
地坪材料:(2) 洗手台防水層
主尺寸:
0.45*3.80 = 1.710 m2
內含空間面積(扣):
= 0.000 m2
以上小計: +1.710 = 1.710 m2

牆面計算:

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:116 灌溉機房 ,空間編號: ,位置序號: 16 [X8:-79,Y3:+247]

地坪計算:
地坪材料:(1) F7-地坪1:2防水水泥粉光
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 4.24 = 4.240 m2
以上小計: +4.240 = 4.240 m2

平頂計算:
平頂材料:(1) C1-平頂夾板模頂板整平處理 =>(裝修範圍:僅計平頂底,不計過樑,邊樑)(邊樑粉刷計入平頂)
主尺寸(平面投影面積):
[主面積(不規則多邊形):] 4.24 = 4.240 m2
邊樑底(扣):
-[B3]1.050*0.15-[G11]2.650*0.35 = -1.085 m2
以上小計: +4.240-1.085 = 3.155 m2
平頂材料:(2) C1-平頂普通模樑位整平處理 =>(裝修範圍:獨立過樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
以上小計: = 0.000 m2
平頂材料:(3) W4-內牆邊樑1:2防水水泥粉光 =>(裝修範圍:獨立邊樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
獨立邊樑裝修(側+底):
+[B3]1.05*(0.60-0.15)*1+[B3]1.05*0.15+[G11]2.65*(0.60-0.15)*1+[G11]2.65*0.35 = 2.750 m2
以上小計: +2.750 = 2.750 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) W4-內牆1:2防水水泥粉光 =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(版底)-S6] 2.750*(4.00-0.15)+[小段:2-(樑底(割交))-B3] 0.150*(4.00-0.60) = 11.098 m2
邊段: 2
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B3] 1.050*(4.00-0.60)-[窗:W27]1.05*0.6+[收邊](1.05+0.6)*2*0.05 = 3.105 m2
邊段: 3
+[小段:1-(柱邊牆樑底)-B3] 0.150*(4.00-0.60)+[小段:2-(柱邊牆版底)-S6] 0.100*(4.00-0.15) = 0.895 m2
邊段: 4
+[小段:1-(柱邊牆版底)-S6] 0.100*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-G11] 0.350*(4.00-0.60) = 1.575 m2
邊段: 5
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-G11] 2.650*(4.00-0.60) = 9.010 m2
邊段: 6
+[小段:1-(樑底(割交))-G11] 0.350*(4.00-0.60)+[小段:2-(版底)-S6] 1.150*(4.00-0.15)-[門:D8]0.9*2.3+[收邊](0.9+2.3)*2*0.05 = 3.868 m2
以上邊段小計: = 29.550 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +29.550 = 29.550 m2

牆面材料:(2) W4-內牆批土 =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
= 0.000 m2
邊段: 2
= 0.000 m2
邊段: 3
= 0.000 m2
邊段: 4
= 0.000 m2
邊段: 5
= 0.000 m2
邊段: 6
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 0.000 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: = 0.000 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:109 體育器材室 ,空間編號: ,位置序號: 9 [X8:+39,Y5:-41]

地坪計算:
地坪材料:(1) F3-地坪40*40cm光面透心磨石子地磚
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 64.65 = 64.650 m2
以上小計: +64.650 = 64.650 m2

平頂計算:
平頂材料:(1) C2-平頂批土+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂) =>(裝修範圍:僅計平頂底,不計過樑,邊樑)(邊樑粉刷計入平頂)
主尺寸(平面投影面積):
[主面積(不規則多邊形):] 64.65 = 64.650 m2
過樑底(扣):
-[G11]4.600*0.45-[B6]5.450*0.45-[B6]5.450*0.45 = -6.975 m2
邊樑底(扣):
-[B3]5.650*0.15-[B3]5.650*0.15-[G11]4.600*0.00 = -1.695 m2
以上小計: +64.650-6.975-1.695 = 55.980 m2
平頂材料:(2) C2-平頂1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂) =>(裝修範圍:獨立過樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
獨立過樑裝修(雙側+底):
+[G11]4.60*(0.60-0.15)*2+4.60*0.45+[B6]5.45*(0.60-0.15)*2+5.45*0.45+[B6]5.45*(0.60-0.15)*2+5.45*0.45 = 20.925 m2
以上小計: +20.925 = 20.925 m2
平頂材料:(3) W1-內牆邊樑1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:獨立邊樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
獨立邊樑裝修(側+底):
+[B3]5.65*(0.60-0.15)*1+[B3]5.65*0.15+[B3]5.65*(0.60-0.15)*1+[B3]5.65*0.15+[G11]4.60*(0.60-0.15)*1+[G11]4.60*0.00 = 8.850 m2
以上小計: +8.850 = 8.850 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) W1-內牆1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(柱邊牆版底)-CSB] 0.050*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B6] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(柱邊牆版底)-S6] 0.200*(4.00-0.15) = 2.323 m2
邊段: 2
+[小段:1-(柱邊牆版底)-S6] 0.100*(4.00-0.15) = 0.385 m2
邊段: 3
+[小段:1-(版底)-S6] 4.600*(4.00-0.15)-[門:D4]1.8*2.4+[收邊](1.8+2.4*2)*0.05 = 13.720 m2
邊段: 4
+[小段:1-(柱邊牆版底)-S6] 0.100*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B3] 0.150*(4.00-0.60) = 0.895 m2
邊段: 5
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B3] 5.650*(4.00-0.60)-[窗:W3]5.65*0.6+[收邊](5.65+0.6)*2*0.05 = 16.445 m2
邊段: 6
+[小段:1-(柱邊牆樑底)-B3] 0.150*(4.00-0.60)+[小段:2-(柱邊牆版底)-S6] 0.100*(4.00-0.15) = 0.895 m2
邊段: 7
+[小段:1-(柱邊牆版底)-S6] 0.100*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-G11] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(柱邊牆版底)-

S6] 0.100*(4.00-0.15) = 2.130 m2
邊段: 8
+[小段:1-(柱邊牆版底)-S6] 0.100*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B3] 0.150*(4.00-0.60) = 0.895 m2
邊段: 9
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B3] 5.650*(4.00-0.60)-[窗:W3]5.65*0.6+[收邊](5.65+0.6)*2*0.05 = 16.445 m2
邊段: 10
+[小段:1-(柱邊牆樑底)-B3] 0.150*(4.00-0.60)+[小段:2-(柱邊牆版底)-S6] 0.100*(4.00-0.15) = 0.895 m2
邊段: 11
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-G11] 4.600*(4.00-0.60) = 15.640 m2
邊段: 12
+[小段:2-(柱邊牆版底)-S6] 0.100*(4.00-0.15) = 0.385 m2
邊段: 13
+[小段:1-(柱邊牆版底)-S6] 0.200*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B6] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(柱邊牆版底)-CSB] 0.050*(4.00-0.15) = 2.323 m2
邊段: 14
+[小段:1-(版底)-CSB] 5.450*(4.00-0.15) = 20.983 m2
邊段: 15
+[小段:1-(柱邊牆版底)-CSB] 0.050*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B6] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(柱邊牆版底)-S6] 0.200*(4.00-0.15) = 2.323 m2
邊段: 16
+[小段:1-(柱邊牆版底)-S6] 0.200*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-G11] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(柱邊牆版底)-S6] 0.200*(4.00-0.15) = 2.900 m2
邊段: 17
+[小段:1-(柱邊牆版底)-S6] 0.200*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B6] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(柱邊牆版底)-CSB] 0.050*(4.00-0.15) = 2.323 m2
邊段: 18
+[小段:1-(版底)-CSB] 5.450*(4.00-0.15) = 20.983 m2
以上邊段小計: = 122.885 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +122.885 = 122.885 m2

牆面材料:(2) W1-內牆批土+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
= 0.000 m2
邊段: 2
= 0.000 m2
邊段: 3
= 0.000 m2
邊段: 4
= 0.000 m2
邊段: 5
= 0.000 m2
邊段: 6
= 0.000 m2
邊段: 7
= 0.000 m2
邊段: 8
= 0.000 m2
邊段: 9
= 0.000 m2
邊段: 10
= 0.000 m2
邊段: 11
= 0.000 m2
邊段: 12
= 0.000 m2
邊段: 13
= 0.000 m2
邊段: 14
= 0.000 m2
邊段: 15
= 0.000 m2
邊段: 16
= 0.000 m2
邊段: 17
= 0.000 m2
邊段: 18
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 0.000 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: = 0.000 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:115 消防.電氣機房 ,空間編號: ,位置序號: 10 [X8:+52,Y6:+114]

地坪計算:

地坪材料:(1) F7-地坪1:2防水水泥粉光

主尺寸:

[主面積(不規則多邊形):] 20.49 = 20.490 m2

以上小計: +20.490 = 20.490 m2

平頂計算:

平頂材料:(1) C1-平頂夾板模頂板整平處理 =>(裝修範圍:僅計平頂底,不計過樑,邊樑)(邊樑粉刷計入平頂)

主尺寸(平面投影面積):

[主面積(不規則多邊形):] 20.49 = 20.490 m2

過樑底(扣):

-[B6]3.260*0.45 = -1.467 m2

邊樑底(扣):

-[G11]4.600*0.25-[B3]3.360*0.15 = -1.654 m2

以上小計: +20.490-1.467-1.654 = 17.369 m2

平頂材料:(2) C1-平頂普通模樑位整平處理 =>(裝修範圍:獨立過樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)

獨立過樑裝修(雙側+底):

+[B6]3.26*(0.60-0.15)*2+3.26*0.45 = 4.401 m2

以上小計: +4.401 = 4.401 m2

平頂材料:(3) W4-內牆邊樑1:2防水水泥粉光 =>(裝修範圍:獨立邊樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)

獨立邊樑裝修(側+底):

+[G11]4.60*(0.60-0.15)*1+[G11]4.60*0.25+[B3]3.36*(0.60-0.15)*1+[B3]3.36*0.15 = 5.236 m2

以上小計: +5.236 = 5.236 m2

牆面計算:

牆面材料:(1) W4-內牆1:2防水水泥粉光 =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入平頂)

粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂

主尺寸:

邊段: 1

+[小段:1-(柱邊牆版底)-CSB] 0.050*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B6] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(柱邊牆版底)-S6] 0.200*(4.00-0.15) = 2.323 m2

邊段: 2

+[小段:1-(柱邊牆版底)-S6] 0.300*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-G11] 0.250*(4.00-0.60) = 2.005 m2

邊段: 3

+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-G11] 4.600*(4.00-0.60) = 15.640 m2

邊段: 4

+[小段:1-(柱邊牆樑底)-G11] 0.250*(4.00-0.60)+[小段:2-(柱邊牆版底)-S6] 0.200*(4.00-0.15) = 1.620 m2

邊段: 5

+[小段:1-(柱邊牆版底)-S6] 0.100*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B3] 0.150*(4.00-0.60) = 0.895 m2

邊段: 6

+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B3] 3.360*(4.00-0.60)-[窗:W25]1*1+[收邊](1+1)*2*0.05-[窗:W24]1*1+[收邊](1+1)*2*0.05-[窗:W4]3.36*0.6+[收邊](3.36+0.6)*2*0.05 = 8.204 m2

邊段: 7

+[小段:1-(樑底(割交))-B3] 0.150*(4.00-0.60)+[小段:2-(版底)-S6] 4.900*(4.00-0.15)+[小段:3-(樑底(割交))-B6] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:4-(版底)-CSB] 0.050*(4.00-0.15) = 20.928 m2

邊段: 8

+[小段:1-(版底)-CSB] 3.260*(4.00-0.15)-[門:D7]0.9*2.3+[收邊](0.9+2.3)*2*0.05 = 10.801 m2

以上邊段小計: = 62.415 m2

內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2

以上小計: +62.415 = 62.415 m2

牆面材料:(2) W4-內牆批土 =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入平頂)

粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂

主尺寸:

邊段: 1

= 0.000 m2

邊段: 2

= 0.000 m2

邊段: 3

= 0.000 m2

邊段: 4

= 0.000 m2

邊段: 5

= 0.000 m2

邊段: 6

= 0.000 m2

邊段: 7

= 0.000 m2

邊段: 8
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 0.000 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: = 0.000 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:112 女廁 ,空間編號: ,位置序號: 11 [X8:+39,Y7:+143]

地坪計算:

地坪材料:(1) F6-地坪1:3水泥打底+20*20cm止滑石英磚

主尺寸:

[主面積(不規則多邊形):] 17.06 = 17.060 m2

以上小計: +17.060 = 17.060 m2

地坪材料:(2) 浴廁地坪防水層

主尺寸:

[主面積(不規則多邊形):] 17.06 = 17.060 m2

以上小計: +17.060 = 17.060 m2

平頂計算:

平頂材料:(1) C4-平頂輕鋼架暗架6mm矽酸鈣板(綠建材/耐燃一級)天花板+防霉乳膠漆一底二度(綠建材/盥洗室及廁所需具防潮功能) =>(裝修範圍:僅計天花板平面)(邊樑粉刷計入牆面)

主尺寸(平面投影面積):

[主面積(不規則多邊形):] 17.06 = 17.060 m2

以上小計: +17.060 = 17.060 m2

牆面計算:

牆面材料:(1) W3-內牆1:2防水水泥打底+4.5*4.5cm透心磁磚(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入牆面)

粉刷起始:0.00m, 粉刷終止: 3.10m

主尺寸:

邊段: 1
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.050*3.10+[小段:2-(自定裝修高度] 0.400*3.10+[小段:3-(自定裝修高度] 4.900*3.10+[小段:4-(自定裝修高度] 0.150*3.10 = 17.050 m2

邊段: 2
+[小段:1-(自定裝修高度] 2.140*3.10-[窗:W5]2.14*0.6+[收邊](2.14+0.6)*2*0.05 = 5.624 m2

邊段: 3
+[小段:1-自定裝修高度] 0.150*3.10+[小段:2-自定裝修高度] 0.100*3.10 = 0.775 m2

邊段: 4
+[小段:1-自定裝修高度] 0.200*3.10+[小段:2-自定裝修高度] 0.400*3.10 = 1.860 m2

邊段: 5
+[小段:1-自定裝修高度] 0.100*3.10+[小段:2-自定裝修高度] 0.150*3.10 = 0.775 m2

邊段: 6
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.920*3.10-[窗:W6]0.92*0.6+[收邊](0.92+0.6)*2*0.05 = 2.452 m2

邊段: 7
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.150*3.10+[小段:2-(自定裝修高度] 3.350*3.10 = 10.850 m2

邊段: 8
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.920*3.10+[小段:2-(自定裝修高度] 0.400*3.10+[小段:3-(自定裝修高度] 0.060*3.10 = 4.278 m2

邊段: 9
+[小段:1-(自定裝修高度] 1.350*3.10-[自由開口][W]0.8999999*[H]2.4+(0.8999999+2.4)*2*0.05 = 2.355 m2

邊段: 10
+[小段:1-自定裝修高度] 0.240*3.10 = 0.744 m2

邊段: 11
+[小段:1-自定裝修高度] 0.200*3.10+[小段:2-自定裝修高度] 0.400*3.10+[小段:3-自定裝修高度] 0.050*3.10 = 2.015 m2

邊段: 12
+[小段:1-(自定裝修高度] 2.040*3.10 = 6.324 m2

以上邊段小計: = 55.102 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +55.102 = 55.102 m2

牆面材料:(2) W3-內牆批土+4.5*4.5cm透心磁磚(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入牆面)

粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂

主尺寸:

邊段: 1
= 0.000 m2

邊段: 2
= 0.000 m2

邊段: 3
= 0.000 m2

邊段: 4
= 0.000 m2
邊段: 5
= 0.000 m2
邊段: 6
= 0.000 m2
邊段: 7
= 0.000 m2
邊段: 8
= 0.000 m2
邊段: 9
= 0.000 m2
邊段: 10
= 0.000 m2
邊段: 11
= 0.000 m2
邊段: 12
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 0.000 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: = 0.000 m2
牆面材料:(3) 浴廁牆面防水層(H=100cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆+輕隔間)(邊樑粉刷計入牆面)
粉刷起始:0.00m, 粉刷終止: 1.00m
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.050*1.00+[小段:2-(自定裝修高度] 0.400*1.00+[小段:3-(自定裝修高度] 4.900*1.00+[小段:4-(自定裝修高度] 0.150*1.00 = 5.500 m2
邊段: 2
+[小段:1-(自定裝修高度] 2.140*1.00-[W5-界外]0 = 2.140 m2
邊段: 3
+[小段:1-自定裝修高度] 0.150*1.00+[小段:2-自定裝修高度] 0.100*1.00 = 0.250 m2
邊段: 4
+[小段:1-自定裝修高度] 0.200*1.00+[小段:2-自定裝修高度] 0.400*1.00 = 0.600 m2
邊段: 5
+[小段:1-自定裝修高度] 0.100*1.00+[小段:2-自定裝修高度] 0.150*1.00 = 0.250 m2
邊段: 6
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.920*1.00-[W6-界外]0 = 0.920 m2
邊段: 7
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.150*1.00+[小段:2-(自定裝修高度] 3.350*1.00 = 3.500 m2
邊段: 8
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.920*1.00+[小段:2-(自定裝修高度] 0.400*1.00+[小段:3-(自定裝修高度] 0.060*1.00 = 1.380 m2
邊段: 9
+[小段:1-(自定裝修高度] 1.350*1.00-[自由開口-上切][W]0.8999999*[H]1.00 = 0.450 m2
邊段: 10
+[小段:1-自定裝修高度] 0.240*1.00 = 0.240 m2
邊段: 11
+[小段:1-自定裝修高度] 0.200*1.00+[小段:2-自定裝修高度] 0.400*1.00+[小段:3-自定裝修高度] 0.050*1.00 = 0.650 m2
邊段: 12
+[小段:1-(自定裝修高度] 2.040*1.00 = 2.040 m2
以上邊段小計: = 17.920 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +17.920 = 17.920 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:114 友善廁所 ,空間編號: ,位置序號: 18 [X8:-49,Y8:+227]

地坪計算:
地坪材料:(1) F6-地坪1:3水泥打底+20*20cm止滑石英磚
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 6.54 = 6.540 m2
以上小計: +6.540 = 6.540 m2
地坪材料:(2) 浴廁地坪防水層
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 6.54 = 6.540 m2
以上小計: +6.540 = 6.540 m2

平頂計算:
平頂材料:(1) C4-平頂輕鋼架暗架6mm矽酸鈣板(綠建材/耐燃一級)天花板+防霉乳膠漆一底二度(綠建材/盥洗室及廁所需具防潮功能) =>(裝修範圍:僅計天花板平面)(邊樑粉刷計入牆面)

主尺寸(平面投影面積):
[主面積(不規則多邊形):] 6.54 = 6.540 m2
以上小計: +6.540 = 6.540 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) W3-內牆1:2防水水泥打底+4.5*4.5cm透心磁磚(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入牆面)
粉刷起始:0.00m, 粉刷終止: 3.10m
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(自定裝修高度] 3.350*3.10+[小段:2-(自定裝修高度] 0.150*3.10 = 10.850 m2
邊段: 2
+[小段:1-(自定裝修高度] 1.450*3.10-[窗:W8]1.45*0.6+[收邊](1.45+0.6)*2*0.05 = 3.830 m2
邊段: 3
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.150*3.10+[小段:2-(自定裝修高度] 0.100*3.10 = 0.775 m2
邊段: 4
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.099*3.10+[小段:2-(自定裝修高度] 0.351*3.10 = 1.395 m2
邊段: 5
+[小段:1-(自定裝修高度] 3.250*3.10 = 10.075 m2
邊段: 6
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.350*3.10+[小段:2-(自定裝修高度] 1.550*3.10-[門:D9]1*2.4+[收邊](1+2.4)*2*0.05-[自由開口][W]0.94*[H]2.4+(0.94+2.4)*2*0.05 = 1.908 m2
以上邊段小計: = 28.833 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +28.833 = 28.833 m2
牆面材料:(2) W3-內牆批土+4.5*4.5cm透心磁磚(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入牆面)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
= 0.000 m2
邊段: 2
= 0.000 m2
邊段: 3
= 0.000 m2
邊段: 4
= 0.000 m2
邊段: 5
= 0.000 m2
邊段: 6
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 0.000 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: = 0.000 m2
牆面材料:(3) 浴廁牆面防水層(H=100cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆+輕隔間)(邊樑粉刷計入牆面)
粉刷起始:0.00m, 粉刷終止: 1.00m
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(自定裝修高度] 3.350*1.00+[小段:2-(自定裝修高度] 0.150*1.00 = 3.500 m2
邊段: 2
+[小段:1-(自定裝修高度] 1.450*1.00-[W8-界外]0 = 1.450 m2
邊段: 3
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.150*1.00+[小段:2-(自定裝修高度] 0.100*1.00 = 0.250 m2
邊段: 4
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.099*1.00+[小段:2-(自定裝修高度] 0.351*1.00 = 0.450 m2
邊段: 5
+[小段:1-(自定裝修高度] 3.250*1.00 = 3.250 m2
邊段: 6
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.350*1.00+[小段:2-(自定裝修高度] 1.550*1.00-[門:D9-上切]1*0.95+[收邊]0.95*2*0.05-[自由開口-上切][W]0.94*[H]0.95 = 0.152 m2
以上邊段小計: = 9.052 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +9.052 = 9.052 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:113 男廁 ,空間編號: ,位置序號: 17 [X8:-61,Y8:-10]

地坪計算:
地坪材料:(1) F6-地坪1:3水泥打底+20*20cm止滑石英磚
主尺寸:
3.50*2.98 = 10.430 m2

以上小計: +10.430 = 10.430 m2
地坪材料:(2) 浴廁地坪防水層
主尺寸:
3.50*2.98 = 10.430 m2
以上小計: +10.430 = 10.430 m2

平頂計算:
平頂材料:(1) C4-平頂輕鋼架暗架6mm矽酸鈣板(綠建材/耐燃一級)天花板+防霉乳膠漆一底二度(綠建材/盥洗室及廁所需具防潮功能) =>(裝修範圍:僅計天花板平面)(邊樑粉刷計入牆面)
主尺寸(平面投影面積):
3.50*2.98 = 10.430 m2
以上小計: +10.430 = 10.430 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) W3-內牆1:2防水水泥打底+4.5*4.5cm透心磁磚(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入牆面)
粉刷起始:0.00m, 粉刷終止: 3.10m
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(自定裝修高度] 3.350*3.10+[小段:2-(自定裝修高度] 0.150*3.10 = 10.850 m2
邊段: 2
+[小段:1-(自定裝修高度] 2.980*3.10-[窗:W7]2.98*0.6+[收邊](2.98+0.6)*2*0.05 = 7.808 m2
邊段: 3
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.150*3.10+[小段:2-(自定裝修高度] 3.350*3.10 = 10.850 m2
邊段: 4
+[小段:1-(自定裝修高度] 2.980*3.10-[自由開口][W]0.9*[H]2.4+(0.9+2.4)*2*0.05 = 7.408 m2
以上邊段小計: = 36.916 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +36.916 = 36.916 m2
牆面材料:(2) W3-內牆批土+4.5*4.5cm透心磁磚(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入牆面)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
= 0.000 m2
邊段: 2
= 0.000 m2
邊段: 3
= 0.000 m2
邊段: 4
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 0.000 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: = 0.000 m2
牆面材料:(3) 浴廁牆面防水層(H=100cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆+輕隔間)(邊樑粉刷計入牆面)
粉刷起始:0.00m, 粉刷終止: 1.00m
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(自定裝修高度] 3.350*1.00+[小段:2-(自定裝修高度] 0.150*1.00 = 3.500 m2
邊段: 2
+[小段:1-(自定裝修高度] 2.980*1.00-[W7-界外]0 = 2.980 m2
邊段: 3
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.150*1.00+[小段:2-(自定裝修高度] 3.350*1.00 = 3.500 m2
邊段: 4
+[小段:1-(自定裝修高度] 2.980*1.00-[自由開口-上切][W]0.9*[H]1.00 = 2.080 m2
以上邊段小計: = 12.060 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +12.060 = 12.060 m2

踢腳計算:

****
PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:107 後台 ,空間編號: ,位置序號: 4 [X5:-101,Y1:+127]

地坪計算:
地坪材料:(1) F2-地坪1:3水泥粉光+強化複合木地板
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 27.45 = 27.450 m2
以上小計: +27.450 = 27.450 m2

平頂計算:
平頂材料:(1) C2-平頂批土+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂) =>(裝修範圍:僅計平頂底,不計過樑,邊樑)(邊樑粉刷計入平頂)

主尺寸(平面投影面積):
[主面積(不規則多邊形):] 27.45 = 27.450 m2
過樑底(扣):
-[B14]1.400*0.45-[G4]5.900*0.45-[B9]1.400*0.45-[B9]1.400*0.45-[G3]5.900*0.45 = -7.200 m2
邊樑底(扣):
-[G2]0.900*0.00-[G5]0.900*0.00 = 0.000 m2
以上小計: +27.450-7.200 = 20.250 m2
平頂材料:(2) C2-平頂1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂) =>(裝修範圍:獨立過樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
獨立過樑裝修(雙側+底):
+[B14]1.40*(0.60-0.15)*2+1.40*0.45+[G4]5.90*(0.60-0.15)*2+5.90*0.45+[B9]1.40*(0.60-0.15)*2+1.40*0.45+[B9]1.40*(0.60-0.15)*2+1.40*0.45+[G3]5.90*(0.60-0.15)*2+5.90*0.45 = 21.600 m2
以上小計: +21.600 = 21.600 m2
平頂材料:(3) W1-內牆邊樑1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:獨立邊樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
獨立邊樑裝修(側+底):
+[G2]0.90*(0.60-0.15)*1+[G2]0.90*0.00+[G5]0.90*(0.60-0.15)*1+[G5]0.90*0.00 = 0.810 m2
以上小計: +0.810 = 0.810 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) W1-內牆1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.066*4.70 = 0.310 m2
邊段: 2
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.046*4.70 = 0.216 m2
邊段: 3
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.046*4.70 = 0.216 m2
邊段: 4
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.046*4.70 = 0.216 m2
邊段: 5
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.066*4.70 = 0.310 m2
邊段: 6
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.830*4.70+[小段:2-(自訂高度牆)] 0.400*4.70+[小段:3-(自訂高度牆)] 6.100*4.70+[小段:4-(自訂高度牆)] 0.400*4.70+[小段:5-(自訂高度牆)] 6.100*4.70+[小段:6-(自訂高度牆)] 0.400*4.70+[小段:7-(自訂高度牆)] 1.000*4.70 = 71.581 m2
邊段: 7
+[小段:1-(自訂高度牆)] 1.400*3.40-[門:D11]1.4*2.4+[收邊](1.4+2.4*2)*0.05 = 1.710 m2
邊段: 8
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.900*3.40+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0-[門:D5]0.9*2.4+[收邊](0.9+2.4*2)*0.05 = 1.185 m2
邊段: 9
+[小段:1-(柱邊牆版底)-CS1-3A] 0.100*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B9] 0.400*(4.00-0.60) = 1.745 m2
邊段: 10
+[小段:2-(柱邊牆樑底)-G3] 0.400*(4.00-0.70)+[小段:3-(柱邊牆透空)] 0.100*4.00 = 1.720 m2
邊段: 11
+[小段:1-半高(輕隔間段)-不計]0 = 0.000 m2
邊段: 12
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.100*4.00+[小段:2-(柱邊牆樑底)-G3] 0.400*(4.00-0.70) = 1.720 m2
邊段: 13
+[小段:1-(柱邊牆版底)-CS1-3A] 0.200*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B14] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(柱邊牆版底)-CS1-3] 0.200*(4.00-0.15) = 2.900 m2
邊段: 14
+[小段:2-(柱邊牆樑底)-G4] 0.400*(4.00-0.70)+[小段:3-(柱邊牆透空)] 0.100*4.00 = 1.720 m2
邊段: 15
+[小段:1-半高(輕隔間段)-不計]0 = 0.000 m2
邊段: 16
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.100*4.00+[小段:2-(柱邊牆樑底)-G4] 0.400*(4.00-0.70) = 1.720 m2
邊段: 17
+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B9] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(柱邊牆版底)-CS1-3] 0.100*(4.00-0.15) = 1.745 m2
邊段: 18
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.900*3.40+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0-[門:D5]0.9*2.4+[收邊](0.9+2.4*2)*0.05 = 1.185 m2
邊段: 19
+[小段:2-(自訂高度牆)] 1.230*4.70 = 5.781 m2
以上邊段小計: = 95.981 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +95.981 = 95.981 m2
牆面材料:(2) W1-內牆批土+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1

= 0.000 m2
邊段: 2
= 0.000 m2
邊段: 3
= 0.000 m2
邊段: 4
= 0.000 m2
邊段: 5
= 0.000 m2
邊段: 6
= 0.000 m2
邊段: 7
= 0.000 m2
邊段: 8
= 0.000 m2
邊段: 9
= 0.000 m2
邊段: 10
= 0.000 m2
邊段: 11
+[小段:1-(自訂高度牆)] 5.900*3.40-[門:D10]1*2.4+[收邊](1+2.4*2)*0.05 = 17.950 m2
邊段: 12
= 0.000 m2
邊段: 13
= 0.000 m2
邊段: 14
= 0.000 m2
邊段: 15
+[小段:1-(自訂高度牆)] 5.900*3.40-[門:D10]1*2.4+[收邊](1+2.4*2)*0.05 = 17.950 m2
邊段: 16
= 0.000 m2
邊段: 17
= 0.000 m2
邊段: 18
= 0.000 m2
邊段: 19
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 35.900 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +35.900 = 35.900 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:108 廊道 ,空間編號: ,位置序號: 7 [X7:-104,Y1:+94]

地坪計算:
地坪材料:(1) F2-地坪1:3水泥粉光+強化複合木地板
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 7.63 = 7.630 m2
以上小計: +7.630 = 7.630 m2

平頂計算:
平頂材料:(1) C2-平頂批土+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂) =>(裝修範圍:僅計平頂底,不計過樑,邊樑)(邊樑粉刷計入平頂)
主尺寸(平面投影面積):
[主面積(不規則多邊形):] 7.63 = 7.630 m2
過樑底(扣):
-[B4]1.400*0.45 = -0.630 m2
邊樑底(扣):
-[G2]2.150*0.00 = 0.000 m2
以上小計: +7.630-0.630 = 7.000 m2
平頂材料:(2) C2-平頂1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂) =>(裝修範圍:獨立過樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
獨立過樑裝修(雙側+底):
+[B4]1.40*(0.60-0.15)*2+1.40*0.45 = 1.890 m2
以上小計: +1.890 = 1.890 m2
平頂材料:(3) W1-內牆邊樑1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:獨立邊樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
獨立邊樑裝修(側+底):
+[G2]2.15*(0.60-0.15)*1+[G2]2.15*0.00 = 0.968 m2
以上小計: +0.968 = 0.968 m2

牆面計算:

牆面材料:(1) W1-內牆1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(自訂高度牆)] 2.350*4.70+[小段:2-(自訂高度牆)] 0.400*4.70+[小段:3-(自訂高度牆)] 2.700*4.70-[窗:W13] 4.5*0.6+[收邊](4.5+0.6)*2*0.05 = 23.425 m2
邊段: 2
+[小段:1-(自訂高度牆)] 1.400*4.70 = 6.580 m2
邊段: 3
+[小段:1-(自訂高度牆)] 1.400*0.60 = 0.840 m2
邊段: 4
+[小段:1-(版底)-CS1-1] 1.100*(4.00-0.15) = 4.235 m2
邊段: 5
+[小段:1-(柱邊牆版底)-CS1-1] 0.200*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B4] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(柱邊牆版底)-CS1-3A] 0.200*(4.00-0.15) = 2.900 m2
邊段: 6
+[小段:1-(自訂高度牆)] 2.150*3.40+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0 = 7.310 m2
邊段: 7
+[小段:2-(自訂高度牆)] 1.400*3.40-[門:D11]1.4*2.4+[收邊](1.4+2.4*2)*0.05 = 1.710 m2
以上邊段小計: = 47.000 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +47.000 = 47.000 m2
牆面材料:(2) W1-內牆批土+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
= 0.000 m2
邊段: 2
= 0.000 m2
邊段: 3
= 0.000 m2
邊段: 4
= 0.000 m2
邊段: 5
= 0.000 m2
邊段: 6
= 0.000 m2
邊段: 7
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 0.000 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: = 0.000 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:111 廁所玄關 ,空間編號: ,位置序號: 12 [X7:-219,Y8:+17]

地坪計算:
地坪材料:(1) F6-地坪1:3水泥打底+20*20cm止滑石英磚
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 11.36 = 11.360 m2
以上小計: +11.360 = 11.360 m2

平頂計算:
平頂材料:(1) C4-平頂輕鋼架暗架6mm矽酸鈣板(綠建材/耐燃一級)天花板+防霉乳膠漆一底二度(綠建材/盥洗室及廁所需具防潮功能) =>(裝修範圍:僅計天花板平面)(邊樑粉刷計入牆面)
主尺寸(平面投影面積):
[主面積(不規則多邊形):] 11.36 = 11.360 m2
以上小計: +11.360 = 11.360 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) W3-內牆1:2防水水泥打底+4.5*4.5cm透心磁磚(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入牆面)
粉刷起始:0.00m, 粉刷終止: 3.10m
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-自定裝修高度] 0.050*3.10+[小段:2-自定裝修高度] 0.400*3.10+[小段:3-自定裝修高度] 0.200*3.10 = 2.015 m2
邊段: 2

+[小段:1-自定裝修高度] 0.100*3.10+[小段:2-自定裝修高度] 0.310*3.10 = 1.271 m2
邊段: 3
+[小段:1-(自定裝修高度] 1.200*3.10-[自由開口][W]0.8999999*[H]2.4+(0.8999999+2.4)*2*0.05 = 1.890 m2
邊段: 4
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.310*3.10+[小段:2-(自定裝修高度] 5.750*3.10+[小段:3-(自定裝修高度] 0.350*3.10-[自由開口][W]0.9*[H]2.4+(0.9+2.4)*2*0.05-[自由開口][W]0.94*[H]2.4+(0.94+2.4)*2*0.05 = 16.119 m2
邊段: 5
+[小段:1-(自定裝修高度] 1.200*3.10 = 3.720 m2
邊段: 6
+[小段:1-自定裝修高度] 0.350*3.10+[小段:2-自定裝修高度] 0.200*3.10 = 1.705 m2
邊段: 7
+[小段:1-自定裝修高度] 0.200*3.10+[小段:2-自定裝修高度] 0.400*3.10+[小段:3-自定裝修高度] 0.200*3.10 = 2.480 m2
邊段: 8
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 1.500*0 = 0.000 m2
邊段: 9
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.200*3.10+[小段:2-(自定裝修高度] 0.400*3.10+[小段:3-(自定裝修高度] 0.200*3.10 = 2.480 m2
邊段: 10
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.150*3.10 = 0.465 m2
邊段: 11
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.200*3.10+[小段:2-(自定裝修高度] 0.400*3.10+[小段:3-(自定裝修高度] 0.050*3.10 = 2.015 m2
邊段: 12
+[小段:1-(自定裝修高度] 3.800*3.10 = 11.780 m2
以上邊段小計: = 45.940 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +45.940 = 45.940 m2

牆面材料:(2) W3-內牆批土+4.5*4.5cm透心磁磚(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入牆面)
粉刷起始:0.00m, 粉刷終止: 3.10m
主尺寸:
邊段: 1
= 0.000 m2
邊段: 2
= 0.000 m2
邊段: 3
= 0.000 m2
邊段: 4
= 0.000 m2
邊段: 5
= 0.000 m2
邊段: 6
= 0.000 m2
邊段: 7
= 0.000 m2
邊段: 8
= 0.000 m2
邊段: 9
= 0.000 m2
邊段: 10
= 0.000 m2
邊段: 11
= 0.000 m2
邊段: 12
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 0.000 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: = 0.000 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:105 準備室 ,空間編號: ,位置序號: 2 [X4:+192,Y2:-46]

地坪計算:
地坪材料:(1) F2-地坪1:3水泥粉光+強化複合木地板
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 22.43 = 22.430 m2
以上小計: +22.430 = 22.430 m2

平頂計算:
平頂材料:(1) C5-平頂明架礦纖天花板(綠建材+耐燃一級) =>(裝修範圍:僅計天花板平面)(邊樑粉刷計入牆面)

主尺寸(平面投影面積):
[主面積(不規則多邊形):] 22.43 = 22.430 m2
以上小計: +22.430 = 22.430 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) W1-內牆1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入牆面)
粉刷起始:0.00m, 粉刷終止: 2.70m
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:2-自定裝修高度] 0.400*2.70+[小段:3-自定裝修高度] 0.400*2.70 = 2.160 m2
邊段: 2
+[小段:1-自定裝修高度] 0.400*2.70+[小段:2-自定裝修高度] 0.250*2.70 = 1.755 m2
邊段: 3
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 3.200*2.10-[門:D5]0.9*2.4+[收邊](0.9+2.4*2)*0.05-[窗:W12]0.6*1.5+[收邊](0.6+1.5)*2*0.05 = 4.155 m2
邊段: 4
+[小段:1-自定裝修高度] 0.250*2.70+[小段:2-自定裝修高度] 0.400*2.70 = 1.755 m2
邊段: 5
+[小段:1-自定裝修高度] 0.100*2.70+[小段:2-自定裝修高度] 0.250*2.70 = 0.945 m2
邊段: 6
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 4.200*2.10 = 8.820 m2
邊段: 7
+[小段:1-自定裝修高度] 0.250*2.70+[小段:2-自定裝修高度] 0.100*2.70 = 0.945 m2
邊段: 8
+[小段:1-自定裝修高度] 0.400*2.70+[小段:2-自定裝修高度] 0.250*2.70 = 1.755 m2
邊段: 9
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 3.200*2.10 = 6.720 m2
邊段: 10
+[小段:1-自定裝修高度] 0.250*2.70+[小段:2-自定裝修高度] 0.400*2.70 = 1.755 m2
邊段: 11
+[小段:1-自定裝修高度] 0.400*2.70+[小段:2-自定裝修高度] 0.400*2.70 = 2.160 m2
邊段: 12
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 4.200*2.70-[窗:W11-上切]1.2*0.40+[收邊](1.2+0.40*2)*0.05 = 10.960 m2
以上邊段小計: = 43.885 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +43.885 = 43.885 m2
牆面材料:(2) W1-內牆批土+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入牆面)
粉刷起始:0.00m, 粉刷終止: 2.70m
主尺寸:
邊段: 1
= 0.000 m2
邊段: 2
= 0.000 m2
邊段: 3
= 0.000 m2
邊段: 4
= 0.000 m2
邊段: 5
= 0.000 m2
邊段: 6
= 0.000 m2
邊段: 7
= 0.000 m2
邊段: 8
= 0.000 m2
邊段: 9
= 0.000 m2
邊段: 10
= 0.000 m2
邊段: 11
= 0.000 m2
邊段: 12
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 0.000 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: = 0.000 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:103 服務入口 ,空間編號: ,位置序號: 13 [X8:+194,Y3:-246]

地坪計算:
地坪材料:(1) F3-地坪40*40cm光面透心磨石子地磚
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 36.59 = 36.590 m2
內含空間面積(扣):
= 0.000 m2
額外增減(+/-):
-7.84 = -7.840 m2

以上小計: +36.590-7.840 = 28.750 m2

平頂計算:
平頂材料:(1) C2-平頂批土+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂) =>(裝修範圍:僅計平頂底,不計過樑,邊樑)(邊樑粉刷計入平頂)
主尺寸(平面投影面積):
[主面積(不規則多邊形):] 36.59 = 36.590 m2
過樑底(扣):
-[b2]1.200*0.45-[B2]1.500*0.45-[G6]3.500*0.45-[B6]3.000*0.45-[B6]2.600*0.45-[G1]1.400*0.45 = -5.940 m2
邊樑底(扣):
-[b2]3.400*0.00-[b2]0.400*0.05-[B3]2.950*0.15-[G11]1.800*0.35 = -1.093 m2
內含空間(扣+回補):
= 0.000 m2
以上小計: +36.590-5.940-1.093 = 29.558 m2
平頂材料:(2) C2-平頂1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂) =>(裝修範圍:獨立過樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
獨立過樑裝修(雙側+底):
+[b2]1.20*(0.60-0.15)*2+1.20*0.45+[B2]1.50*(0.60-0.15)*2+1.50*0.45+[G6]3.50*(0.60-0.15)*2+3.50*0.45+[B6]3.00*(0.60-0.15)*2+3.00*0.45+[B6]2.60*(0.60-0.15)*2+2.60*0.45+[G1]1.40*(0.60-0.15)*2+1.40*0.45 = 17.820 m2
內含空間(扣):
= 0.000 m2
以上小計: +17.820 = 17.820 m2
平頂材料:(3) W1-內牆邊樑1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:獨立邊樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
獨立邊樑裝修(側+底):
+[b2]3.40*(0.50-0.15)*1+[b2]3.40*0.00+[b2]0.40*(0.50-0.15)*1+[b2]0.40*0.05+[B3]2.95*(0.60-0.15)*1+[B3]2.95*0.15+[G11]1.80*(0.60-0.15)*1+[G11]1.80*0.35 = 4.560 m2
內含空間(扣):
= 0.000 m2
以上小計: +4.560 = 4.560 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) W1-內牆1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(空牆段)] 1.400*0 = 0.000 m2
邊段: 2
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.200*4.70 = 0.940 m2
邊段: 3
+[小段:2-(樑底(割交))-G1] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-b2] 3.400*(4.00-0.50) = 13.260 m2
邊段: 4
+[小段:2-(樑底(割交))-b2] 0.250*(4.00-0.50) = 0.875 m2
邊段: 5
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-b2] 0.400*(4.00-0.50) = 1.400 m2
邊段: 6
+[小段:1-(樑底(割交))-b2] 0.050*(4.00-0.50)+[小段:2-(版底)-S1] 1.800*(4.00-0.15)+[小段:3-(樑底(割交))-B2] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:4-(版底)-S1] 0.050*(4.00-0.15)-[門:D2]1.85*2.6+[收邊](1.85+2.6*2)*0.05 = 4.200 m2
邊段: 7
+[小段:1-(版底)-S1] 1.500*(4.00-0.15) = 5.775 m2
邊段: 8
+[小段:1-(柱邊牆版底)-S1] 0.050*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B2] 0.400*(4.00-0.60) = 1.553 m2
邊段: 9
+[小段:1-(柱邊牆版底)-S1] 0.100*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-G6] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(柱邊牆版底)-S6] 0.100*(4.00-0.15) = 2.130 m2
邊段: 10
+[小段:1-(柱邊牆版底)-S6] 0.100*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B3] 0.150*(4.00-0.60) = 0.895 m2
邊段: 11
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B3] 2.950*(4.00-0.60)-[窗:W1]2.95*0.6+[收邊](2.95+0.6)*2*0.05 = 8.615 m2
邊段: 12

+[小段:1-(樑底(割交))-B3] 0.150*(4.00-0.60)+[小段:2-(版底)-S6] 2.900*(4.00-0.15) = 11.675 m2
邊段: 13
+[小段:1-(版底)-S6] 2.800*(4.00-0.15)+[小段:2-(樑底(割交))-G11] 0.350*(4.00-0.60)-[門:D6]0.9*2.4+[收邊](0.9+2.4*2)*0.05-[門:D8]0.9*2.3+[收邊](0.9+2.3)*2*0.05 = 8.345 m2
邊段: 14
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-G11] 1.800*(4.00-0.60)-[門:D4]1.8*2.4+[收邊](1.8+2.4*2)*0.05 = 2.130 m2
邊段: 15
+[小段:1-(柱邊牆樑底)-G11] 0.350*(4.00-0.60)+[小段:2-(柱邊牆版底)-S6] 0.200*(4.00-0.15) = 1.960 m2
邊段: 16
+[小段:1-(柱邊牆版底)-S6] 0.200*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B6] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(柱邊牆版底)-CSB] 0.050*(4.00-0.15) = 2.323 m2
邊段: 17
+[小段:1-(版底)-CSB] 2.450*(4.00-0.15) = 9.433 m2
邊段: 18
+[小段:1-(版底)-CSB] 0.050*(4.00-0.15)+[小段:2-(樑底(割交))-B6] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(版底)-S6] 0.200*(4.00-0.15) = 2.323 m2
邊段: 19
+[小段:1-(版底)-S6] 0.150*(4.00-0.15) = 0.578 m2
邊段: 20
+[小段:1-(版底)-S6] 0.200*(4.00-0.15)+[小段:2-(樑底(割交))-B6] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(版底)-CSB] 0.200*(4.00-0.15) = 2.900 m2
邊段: 21
+[小段:1-(空牆段)] 2.050*0 = 0.000 m2
邊段: 22
+[小段:1-(版底)-CSB] 0.150*(4.00-0.15) = 0.578 m2
邊段: 23
+[小段:1-(版底)-CSB] 0.800*(4.00-0.15) = 3.080 m2
邊段: 24
+[小段:1-(版底)-S3A] 0.050*(4.00-0.20)+[小段:2-(樑底(割交))-B6] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(版底)-S6] 0.200*(4.00-0.15) = 2.320 m2
邊段: 25
+[小段:1-(版底)-S6] 0.900*(4.00-0.15)-[門:D6]0.9*2.4+[收邊](0.9+2.4*2)*0.05 = 1.590 m2
邊段: 26
+[小段:1-(版底)-S6] 0.200*(4.00-0.15) = 0.770 m2
邊段: 27
+[小段:1-(版底)-S6] 0.200*(4.00-0.15)+[小段:2-(樑底(割交))-G6] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(版底)-CS1-1] 3.600*(4.00-0.15) = 15.990 m2
邊段: 28
+[小段:1-(自訂高度牆)] 1.000*3.05+[小段:2-(自訂高度牆)] 0.400*3.05+[小段:3-(自訂高度牆)] 0.050*3.05 = 4.423 m2
邊段: 29
+[小段:1-(版底)-CS1-1] 0.150*(4.00-0.15) = 0.578 m2
以上邊段小計: = 110.635 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +110.635 = 110.635 m2

牆面材料:(2) W1-內牆批土+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
= 0.000 m2
邊段: 2
= 0.000 m2
邊段: 3
= 0.000 m2
邊段: 4
= 0.000 m2
邊段: 5
= 0.000 m2
邊段: 6
= 0.000 m2
邊段: 7
= 0.000 m2
邊段: 8
= 0.000 m2
邊段: 9
= 0.000 m2
邊段: 10
= 0.000 m2
邊段: 11
= 0.000 m2
邊段: 12
= 0.000 m2
邊段: 13

= 0.000 m2
邊段: 14
= 0.000 m2
邊段: 15
= 0.000 m2
邊段: 16
= 0.000 m2
邊段: 17
= 0.000 m2
邊段: 18
= 0.000 m2
邊段: 19
= 0.000 m2
邊段: 20
= 0.000 m2
邊段: 21
= 0.000 m2
邊段: 22
= 0.000 m2
邊段: 23
= 0.000 m2
邊段: 24
= 0.000 m2
邊段: 25
= 0.000 m2
邊段: 26
= 0.000 m2
邊段: 27
= 0.000 m2
邊段: 28
= 0.000 m2
邊段: 29
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 0.000 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: = 0.000 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:106 控制室 ,空間編號: ,位置序號: 6 [X7:-14,Y2:-69]

地坪計算:
地坪材料:(1) F2-地坪1:3水泥粉光+強化複合木地板
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 21.83 = 21.830 m2
以上小計: +21.830 = 21.830 m2

平頂計算:
平頂材料:(1) C5-平頂明架礦纖天花板(綠建材+耐燃一級) =>(裝修範圍:僅計天花板平面)(邊樑粉刷計入牆面)
主尺寸(平面投影面積):
[主面積(不規則多邊形):] 21.83 = 21.830 m2
以上小計: +21.830 = 21.830 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) W1-內牆1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入牆面)
粉刷起始:0.00m, 粉刷終止: 2.70m
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 3.200*2.10-[門:D5]0.9*2.4+[收邊](0.9+2.4*2)*0.05 = 4.845 m2
邊段: 2
+[小段:1-自定裝修高度] 0.250*2.70+[小段:2-自定裝修高度] 0.400*2.70 = 1.755 m2
邊段: 3
+[小段:1-自定裝修高度] 0.200*2.70+[小段:2-自定裝修高度] 0.400*2.70+[小段:3-自定裝修高度] 0.050*2.70 = 1.755 m2
邊段: 4
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 4.200*2.10 = 8.820 m2
邊段: 5
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.050*2.10+[小段:2-(自定裝修高度(半高牆)] 0.200*2.10 = 0.525 m2
邊段: 6
+[小段:1-自定裝修高度] 0.070*2.70 = 0.189 m2
邊段: 7

+[小段:1-自定裝修高度] 0.070*2.70 = 0.189 m2
邊段: 8
+[小段:1-自定裝修高度] 0.070*2.70 = 0.189 m2
邊段: 9
+[小段:1-自定裝修高度] 0.070*2.70 = 0.189 m2
邊段: 10
+[小段:1-自定裝修高度] 0.070*2.70 = 0.189 m2
邊段: 11
+[小段:1-自定裝修高度] 0.070*2.70 = 0.189 m2
邊段: 12
+[小段:2-自定裝修高度] 0.070*2.70 = 0.189 m2
邊段: 13
+[小段:1-自定裝修高度] 0.070*2.70 = 0.189 m2
邊段: 14
+[小段:1-自定裝修高度] 0.070*2.70 = 0.189 m2
邊段: 15
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.200*2.70 = 0.540 m2
邊段: 16
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.050*2.70 = 0.135 m2
邊段: 17
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 3.200*2.10 = 6.720 m2
邊段: 18
+[小段:1-自定裝修高度] 0.050*2.70+[小段:2-自定裝修高度] 0.400*2.70+[小段:3-自定裝修高度] 0.200*2.70 = 1.755 m2
邊段: 19
+[小段:1-自定裝修高度] 0.100*2.70+[小段:2-自定裝修高度] 0.250*2.70 = 0.945 m2
邊段: 20
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 4.200*2.10 = 8.820 m2
邊段: 21
+[小段:1-自定裝修高度] 0.250*2.70+[小段:2-自定裝修高度] 0.100*2.70 = 0.945 m2
邊段: 22
+[小段:1-自定裝修高度] 0.400*2.70+[小段:2-自定裝修高度] 0.250*2.70 = 1.755 m2
以上邊段小計: = 41.016 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +41.016 = 41.016 m2
牆面材料:(2) W1-內牆批土+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入牆面)
粉刷起始:0.00m, 粉刷終止: 2.70m
主尺寸:
邊段: 1
= 0.000 m2
邊段: 2
= 0.000 m2
邊段: 3
= 0.000 m2
邊段: 4
= 0.000 m2
邊段: 5
= 0.000 m2
邊段: 6
= 0.000 m2
邊段: 7
= 0.000 m2
邊段: 8
= 0.000 m2
邊段: 9
= 0.000 m2
邊段: 10
= 0.000 m2
邊段: 11
= 0.000 m2
邊段: 12
= 0.000 m2
邊段: 13
= 0.000 m2
邊段: 14
= 0.000 m2
邊段: 15
= 0.000 m2
邊段: 16
= 0.000 m2
邊段: 17
= 0.000 m2
邊段: 18

= 0.000 m2
邊段: 19
= 0.000 m2
邊段: 20
= 0.000 m2
邊段: 21
= 0.000 m2
邊段: 22
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 0.000 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: = 0.000 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:110 茶水間 ,空間編號: ,位置序號: 15 [X8:-91,Y3:+112]

地坪計算:
地坪材料:(1) F6-地坪1:3水泥打底+20*20cm止滑石英磚
主尺寸:
2.90*1.35 = 3.915 m2
以上小計: +3.915 = 3.915 m2

平頂計算:
平頂材料:(1) C5-平頂明架礦纖天花板(綠建材+耐燃一級) =>(裝修範圍:僅計天花板平面)(邊樑粉刷計入牆面)
主尺寸(平面投影面積):
2.90*1.35 = 3.915 m2
以上小計: +3.915 = 3.915 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) W3-內牆1:2防水水泥打底+4.5*4.5cm透心磁磚(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入牆面)
粉刷起始:0.00m, 粉刷終止: 3.10m
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(自定裝修高度] 2.750*3.10+[小段:2-(自定裝修高度] 0.150*3.10 = 8.990 m2
邊段: 2
+[小段:1-(自定裝修高度] 1.350*3.10-[窗:W2]1.35*0.6+[收邊](1.35+0.6)*2*0.05 = 3.570 m2
邊段: 3
+[小段:1-(自定裝修高度] 0.150*3.10+[小段:2-(自定裝修高度] 2.750*3.10 = 8.990 m2
邊段: 4
+[小段:1-(自定裝修高度] 1.350*3.10-[門:D6]0.9*2.4+[收邊](0.9+2.4*2)*0.05 = 2.310 m2
以上邊段小計: = 23.860 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +23.860 = 23.860 m2
牆面材料:(2) W3-內牆批土+4.5*4.5cm透心磁磚(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入牆面)
粉刷起始:0.00m, 粉刷終止: 3.10m
主尺寸:
邊段: 1
= 0.000 m2
邊段: 2
= 0.000 m2
邊段: 3
= 0.000 m2
邊段: 4
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 0.000 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: = 0.000 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:洗手台 ,空間編號: ,位置序號: 22 [X9:-4219,Y8:-66]

地坪計算:
地坪材料:(1) 洗手台1:2防水水泥打底+1.8*1.8cm馬賽克
主尺寸:
0.65*3.80 = 2.470 m2
內含空間面積(扣):

= 0.000 m2
以上小計: +2.470 = 2.470 m2
地坪材料:(2) 洗手台防水層
主尺寸:
0.65*3.80 = 2.470 m2
內含空間面積(扣):
= 0.000 m2
以上小計: +2.470 = 2.470 m2

牆面計算:

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:頂 - C2 ,空間編號: ,位置序號: 19 [X8:-134,Y1:+30]

平頂計算:
平頂材料:(1) C2-平頂批土+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂) =>(裝修範圍:僅計平頂底,不計過樑,邊樑)(邊樑粉刷計入牆面)
主尺寸(平面投影面積):
[主面積(不規則多邊形):] 11.98 = 11.980 m2
過樑底(扣):
-[B2]2.850*0.45-[B1]1.320*0.45-[G1]1.850*0.45 = -2.709 m2
邊樑底(扣):
-[b2]2.850*0.05 = -0.143 m2
中間柱(扣):
-[C13]3.1416*0.25*0.25 = -0.196 m2
以上小計: +11.980-2.709-0.143-0.196 = 8.932 m2
平頂材料:(2) C2-平頂1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂) =>(裝修範圍:獨立過樑裝修)(邊樑粉刷計入牆面)
獨立過樑裝修(雙側+底):
+[B2]2.85*(0.60-0.15)*2+2.85*0.45+[B1]1.32*(0.60-0.15)*2+1.32*0.45+[G1]1.85*(0.60-0.15)*2+1.85*0.45 = 8.127 m2
以上小計: +8.127 = 8.127 m2

牆面計算:

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:101 活動中心 ,空間編號: ,位置序號: 3 [X5:+67,Y6:+99]

地坪計算:
地坪材料:(1) F1-地坪1:3水泥打底+多功能彈性運動地坪
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 750.74 = 750.740 m2
以上小計: +750.740 = 750.740 m2

平頂計算:
平頂材料:(1) C2-平頂批土+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂) =>(裝修範圍:僅計平頂底,不計過樑,邊樑)(邊樑粉刷計入平頂)
主尺寸(平面投影面積):
[主面積(不規則多邊形):] 750.74 = 750.740 m2
過樑底(扣):
-[B7]3.100*0.45-[B19]3.100*0.45 = -2.790 m2
邊樑底(扣):
-[G9]3.200*0.00-[G16]4.300*0.20-[G17]10.200*0.20-[G18]4.300*0.20-[B19]5.450*0.25-[B19]5.450*0.25-[B19]5.450*0.25-[B19]5.450*0.25-[B18]4.650*0.25-[B18]0.800*0.25 = -10.573 m2
額外增減(+/-):
+750.741-671.65 = 79.091 m2
以上小計: +750.740-2.790-10.573+79.091 = 816.469 m2
平頂材料:(2) C2-平頂1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂) =>(裝修範圍:獨立過樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
獨立過樑裝修(雙側+底):
+[B7]3.10*(0.60-0.15)*2+3.10*0.45+[B19]3.10*(0.60-0.15)*2+3.10*0.45 = 8.370 m2
以上小計: +8.370 = 8.370 m2
平頂材料:(3) W1-內牆邊樑1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:獨立邊樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
獨立邊樑裝修(側+底):
+[G9]3.20*(0.60-0.15)*1+[G9]3.20*0.00+[G16]4.30*(0.60-0.15)*1+[G16]4.30*0.20+[G17]10.20*(0.70-0.15)*1+[G17]10.20*0.20+[G18]4.30*(0.60-0.15)*1+[G18]4.30*0.20+[B19]5.45*(0.60-0.15)*1+[B19]5.45*0.25+[B19]5.45*(0.60-0.15)*1+[B19]5.45*0.25+[B19]5.45*(0.60-0.15)*1+[B19]5.45*0.25+[B19]5.45*(0.60-0.15)*1+[B19]5.45*0.25+[B18]4.65*(0.60-0.15)*1+[B18]4.65*0.25+[B18]0.80*(0.60-0.15)*1+[B18]0.80*0.25 = 33.755 m2
以上小計: +33.755 = 33.755 m2

內牆段裝修計算:
[內牆段位置]:101 活動中心-內牆段位置: 13:14: ; PMC24-01; [X7:+14,Y2:+244]
內牆段粉刷材料:(1) W2-內牆9mm矽酸鈣板面貼美耐板(綠建材+耐燃一級、色另訂)(RC牆) =>(須自主材料扣除)
主尺寸:
內牆段: 1
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.500*4.00 = 2.000 m2
內牆段: 2
+[小段:1-(陽台女兒牆)] 3.200*3.40 = 10.880 m2
以上分段小計: = 12.880 m2
以上分段合計: +12.880 = 12.880 m2
[內牆段位置]:101 活動中心-內牆段位置: 1:2:3: ; PMC24-01; [X4:+192,Y2:+244]
內牆段粉刷材料:(1) W2-內牆9mm矽酸鈣板面貼美耐板(綠建材+耐燃一級、色另訂)(RC牆) =>(須自主材料扣除)
主尺寸:
內牆段: 1
+[小段:1-(柱邊牆樑底)-B18] 0.250*3.40+[小段:2-(柱邊牆版底)-CSB] 0.200*3.85 = 1.620 m2
內牆段: 2
+[小段:1-(陽台女兒牆)] 3.200*3.40 = 10.880 m2
內牆段: 3
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.500*4.00 = 2.000 m2
以上分段小計: = 14.500 m2
以上分段合計: +14.500 = 14.500 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) W1-內牆1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(柱邊牆樑底)-B18] 0.250*(4.00-0.60)+[小段:2-(柱邊牆版底)-CSB] 0.200*(4.00-0.15) = 1.620 m2
邊段: 2
+[小段:1-(自訂高度牆)] 3.200*3.40+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0 = 10.880 m2
邊段: 3
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.500*4.00 = 2.000 m2
邊段: 4
+[小段:1-(空牆段)] 0.900*0 = 0.000 m2
邊段: 5
+[小段:1-(空牆段)] 0.200*0 = 0.000 m2
邊段: 6
+[小段:1-(空牆段)] 2.186*0 = 0.000 m2
邊段: 7
+[小段:1-(空牆段)] 2.186*0 = 0.000 m2
邊段: 8
+[小段:1-(空牆段)] 2.186*0 = 0.000 m2
邊段: 9
+[小段:1-(空牆段)] 2.186*0 = 0.000 m2
邊段: 10
+[小段:1-(空牆段)] 2.186*0 = 0.000 m2
邊段: 11
+[小段:1-(空牆段)] 0.200*0 = 0.000 m2
邊段: 12
+[小段:1-(空牆段)] 0.900*0 = 0.000 m2
邊段: 13
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.500*4.00 = 2.000 m2
邊段: 14
+[小段:1-(自訂高度牆)] 3.200*3.40 = 10.880 m2
邊段: 15
+[小段:1-(版底)-CSB] 0.800*(4.00-0.15) = 3.080 m2
邊段: 16
+[小段:1-(空牆段)] 2.050*0 = 0.000 m2
邊段: 17
+[小段:1-(版底)-CSB] 2.600*(4.00-0.15) = 10.010 m2
邊段: 18
+[小段:1-(柱邊牆版底)-CSB] 0.800*(4.00-0.15) = 3.080 m2
邊段: 19
+[小段:1-(版底)-CSB] 5.450*(4.00-0.15) = 20.983 m2
邊段: 20
+[小段:1-(柱邊牆版底)-CSB] 0.800*(4.00-0.15) = 3.080 m2
邊段: 21
+[小段:1-(版底)-CSB] 5.450*(4.00-0.15) = 20.983 m2
邊段: 22
+[小段:1-(柱邊牆版底)-CSB] 0.800*(4.00-0.15) = 3.080 m2
邊段: 23

+[小段:1-(版底)-CSB] 3.260*(4.00-0.15)-[門:D7]0.9*2.3+[收邊](0.9+2.3)*2*0.05 = 10.801 m2
邊段: 24
+[小段:1-(版底)-CSB] 2.190*(4.00-0.15) = 8.432 m2
邊段: 25
+[小段:1-(柱邊牆版底)-CSB] 0.800*(4.00-0.15) = 3.080 m2
邊段: 26
+[小段:1-(版底)-CSB] 3.950*(4.00-0.15) = 15.208 m2
邊段: 27
+[小段:1-(空牆段)] 1.500*0 = 0.000 m2
邊段: 28
+[小段:1-(柱邊牆版底)-CSB] 0.800*(4.00-0.15) = 3.080 m2
邊段: 29
+[小段:1-(版底)-CSB] 2.350*(4.00-0.15)-[門:D3]2.2*2.6+[收邊](2.2+2.6*2)*0.05-[自由開口][W]2.38999*[H]0.65+(2.38999+0.65)*2*0.05 = 2.448 m2
邊段: 30
+[小段:1-(版底)-CSB] 0.200*(4.00-0.15)+[小段:2-(樑底(割交))-B7] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(透空)] 0.050*4.00 = 2.330 m2
邊段: 31
+[小段:1-(透空)] 2.924*4.00+[小段:2-(樑底(割交))-19] 0.075*(4.00-0.00)+[小段:3-(透空)] 0.100*4.00-[自由開口][W]3.04*[H]3.4+(3.04+3.4)*2*0.05 = 2.704 m2
邊段: 32
+[小段:1-(透空)] 0.050*4.00+[小段:2-(樑底(割交))-B7] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(版底)-CSB] 0.200*(4.00-0.15) = 2.330 m2
邊段: 33
+[小段:1-(版底)-CSB] 0.200*(4.00-0.15)+[小段:2-(樑底(割交))-G16] 0.200*(4.00-0.60) = 1.450 m2
邊段: 34
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-G16] 4.300*(4.00-0.60) = 14.620 m2
邊段: 35
+[小段:1-(柱邊牆樑底)-G16] 0.200*(4.00-0.60) = 0.680 m2
邊段: 36
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.600*4.00 = 2.400 m2
邊段: 37
+[小段:2-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 38
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-G17] 10.200*(4.00-0.70) = 33.660 m2
邊段: 39
+[小段:1-(柱邊牆樑底)-G17] 0.200*(4.00-0.70) = 0.660 m2
邊段: 40
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.600*4.00 = 2.400 m2
邊段: 41
+[小段:2-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 42
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-G18] 4.300*(4.00-0.60) = 14.620 m2
邊段: 43
+[小段:1-(樑底(割交))-G18] 0.200*(4.00-0.60)+[小段:2-(版底)-CSB] 0.200*(4.00-0.15) = 1.450 m2
邊段: 44
+[小段:1-(版底)-CSB] 0.200*(4.00-0.15)+[小段:2-(樑底(割交))-B19] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(透空)] 0.050*4.00 = 2.330 m2
邊段: 45
+[小段:1-(透空)] 3.100*4.00-[自由開口][W]3.04*[H]3.4+(3.04+3.4)*2*0.05 = 2.708 m2
邊段: 46
+[小段:1-(透空)] 0.050*4.00+[小段:2-(樑底(割交))-B19] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(版底)-CSB] 0.200*(4.00-0.15) = 2.330 m2
邊段: 47
+[小段:1-(版底)-CSB] 2.350*(4.00-0.15)-[門:D3]2.2*2.6+[收邊](2.2+2.6*2)*0.05-[自由開口][W]2.389299*[H]0.65+(2.389299+0.65)*2*0.05 = 2.448 m2
邊段: 48
+[小段:1-(柱邊牆版底)-CSB] 0.800*(4.00-0.15) = 3.080 m2
邊段: 49
+[小段:1-(柱邊牆版底)-CSB] 0.200*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B19] 0.250*(4.00-0.60) = 1.620 m2
邊段: 50
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B19] 5.450*(4.00-0.60)-[窗:W10]5.45*2.45+[收邊](5.45+2.45)*2*0.05 = 5.968 m2
邊段: 51
+[小段:1-(柱邊牆樑底)-B19] 0.250*(4.00-0.60)+[小段:2-(柱邊牆版底)-CSB] 0.200*(4.00-0.15) = 1.620 m2
邊段: 52
+[小段:1-(柱邊牆版底)-CSB] 0.800*(4.00-0.15) = 3.080 m2
邊段: 53
+[小段:1-(柱邊牆版底)-CSB] 0.200*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B19] 0.250*(4.00-0.60) = 1.620 m2
邊段: 54
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B19] 5.450*(4.00-0.60)-[窗:W10]5.45*2.45+[收邊](5.45+2.45)*2*0.05 = 5.968 m2
邊段: 55
+[小段:1-(柱邊牆樑底)-B19] 0.250*(4.00-0.60)+[小段:2-(柱邊牆版底)-CSB] 0.200*(4.00-0.15) = 1.620 m2

邊段: 56
+[小段:1-(柱邊牆版底)-CSB] 0.800*(4.00-0.15) = 3.080 m2
邊段: 57
+[小段:1-(柱邊牆版底)-CSB] 0.200*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B19] 0.250*(4.00-0.60) = 1.620 m2
邊段: 58
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B19] 5.450*(4.00-0.60)-[窗:W10]5.45*2.45+[收邊](5.45+2.45)*2*0.05 = 5.968 m2
邊段: 59
+[小段:1-(柱邊牆樑底)-B19] 0.250*(4.00-0.60)+[小段:2-(柱邊牆版底)-CSB] 0.200*(4.00-0.15) = 1.620 m2
邊段: 60
+[小段:1-(柱邊牆版底)-CSB] 0.800*(4.00-0.15) = 3.080 m2
邊段: 61
+[小段:1-(柱邊牆版底)-CSB] 0.200*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B19] 0.250*(4.00-0.60) = 1.620 m2
邊段: 62
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B19] 5.450*(4.00-0.60)-[窗:W10]5.45*2.45+[收邊](5.45+2.45)*2*0.05 = 5.968 m2
邊段: 63
+[小段:1-(柱邊牆樑底)-B19] 0.250*(4.00-0.60)+[小段:2-(柱邊牆版底)-CSB] 0.200*(4.00-0.15) = 1.620 m2
邊段: 64
+[小段:1-(柱邊牆版底)-CSB] 0.800*(4.00-0.15) = 3.080 m2
邊段: 65
+[小段:1-(柱邊牆版底)-CSB] 0.200*(4.00-0.15)+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B18] 0.250*(4.00-0.60) = 1.620 m2
邊段: 66
+[小段:1-(空牆段)] 4.650*0+[小段:1-(空牆段頂-樑底(平行)-邊樑計入平頂)-B18] 0.00 = 0.000 m2
邊段: 67
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B18] 0.800*(4.00-0.60) = 2.720 m2
以上邊段小計: = 282.013 m2
內牆段粉刷回扣統計表列:
1. W2-內牆9mm矽酸鈣板面貼美耐板(綠建材+耐燃一級、色另訂)(RC牆)= 12.88 m2
2. W2-內牆9mm矽酸鈣板面貼美耐板(綠建材+耐燃一級、色另訂)(RC牆)= 14.50 m2
內牆段粉刷扣除量小計: 27.38 m2
以上小計: +282.013-27.380 = 254.633 m2
牆面材料:(2) W1-內牆批土+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
= 0.000 m2
邊段: 2
= 0.000 m2
邊段: 3
= 0.000 m2
邊段: 4
= 0.000 m2
邊段: 5
= 0.000 m2
邊段: 6
= 0.000 m2
邊段: 7
= 0.000 m2
邊段: 8
= 0.000 m2
邊段: 9
= 0.000 m2
邊段: 10
= 0.000 m2
邊段: 11
= 0.000 m2
邊段: 12
= 0.000 m2
邊段: 13
= 0.000 m2
邊段: 14
= 0.000 m2
邊段: 15
= 0.000 m2
邊段: 16
= 0.000 m2
邊段: 17
= 0.000 m2
邊段: 18
= 0.000 m2
邊段: 19
= 0.000 m2

邊段: 20
= 0.000 m2
邊段: 21
= 0.000 m2
邊段: 22
= 0.000 m2
邊段: 23
= 0.000 m2
邊段: 24
= 0.000 m2
邊段: 25
= 0.000 m2
邊段: 26
= 0.000 m2
邊段: 27
= 0.000 m2
邊段: 28
= 0.000 m2
邊段: 29
= 0.000 m2
邊段: 30
= 0.000 m2
邊段: 31
= 0.000 m2
邊段: 32
= 0.000 m2
邊段: 33
= 0.000 m2
邊段: 34
= 0.000 m2
邊段: 35
= 0.000 m2
邊段: 36
= 0.000 m2
邊段: 37
= 0.000 m2
邊段: 38
= 0.000 m2
邊段: 39
= 0.000 m2
邊段: 40
= 0.000 m2
邊段: 41
= 0.000 m2
邊段: 42
= 0.000 m2
邊段: 43
= 0.000 m2
邊段: 44
= 0.000 m2
邊段: 45
= 0.000 m2
邊段: 46
= 0.000 m2
邊段: 47
= 0.000 m2
邊段: 48
= 0.000 m2
邊段: 49
= 0.000 m2
邊段: 50
= 0.000 m2
邊段: 51
= 0.000 m2
邊段: 52
= 0.000 m2
邊段: 53
= 0.000 m2
邊段: 54
= 0.000 m2
邊段: 55
= 0.000 m2
邊段: 56
= 0.000 m2

邊段: 57
= 0.000 m2
邊段: 58
= 0.000 m2
邊段: 59
= 0.000 m2
邊段: 60
= 0.000 m2
邊段: 61
= 0.000 m2
邊段: 62
= 0.000 m2
邊段: 63
= 0.000 m2
邊段: 64
= 0.000 m2
邊段: 65
= 0.000 m2
邊段: 66
= 0.000 m2
邊段: 67
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 0.000 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: = 0.000 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:102 主要入口 ,空間編號: ,位置序號: 1 [X3:-30,Y3:-208]

地坪計算:
地坪材料:(1) F1-地坪1:3水泥打底+多功能彈性運動地坪
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 11.51 = 11.510 m2
以上小計: +11.510 = 11.510 m2

平頂計算:
平頂材料:(1) C2-平頂批土+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂) =>(裝修範圍:僅計平頂底,不計過樑,邊樑)(邊樑粉刷計入平頂)
主尺寸(平面投影面積):
[主面積(不規則多邊形):] 11.51 = 11.510 m2
邊樑底(扣):
-[b1]0.165*0.04-[b1]0.086*0.04-[b1]0.054*0.03-[G10]0.251*0.13-[G10]0.619*0.15-[G10]0.150*0.00-[B18]0.800*0.00-[B18]4.650*0.15-[G15]0.031*0.00-[G15]2.033*0.01-[b1]4.663*0.05-[b1]0.173*0.04-[b1]0.079*0.04-[b1]0.076*0.04-[b1]0.175*0.04 = -1.108 m2
以上小計: +11.510-1.108 = 10.402 m2
平頂材料:(2) C2-平頂1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂) =>(裝修範圍:獨立過樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
以上小計: = 0.000 m2
平頂材料:(3) W1-內牆邊樑1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:獨立邊樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
獨立邊樑裝修(側+底):
+[b1]0.17*(0.55-0.15)*1+[b1]0.17*0.04+[b1]0.09*(0.55-0.15)*1+[b1]0.09*0.04+[b1]0.05*(0.55-0.15)*1+[b1]0.05*0.03+[G10]0.25*(0.60-0.15)*1+[G10]0.25*0.13+[G10]0.62*(0.60-0.15)*1+[G10]0.62*0.15+[G10]0.15*(0.60-0.15)*1+[G10]0.15*0.00+[B18]0.80*(0.60-0.15)*1+[B18]0.80*0.00+[B18]4.65*(0.60-0.15)*1+[B18]4.65*0.15+[G15]0.03*(0.60-0.15)*1+[G15]0.03*0.00+[G15]2.03*(0.60-0.15)*1+[G15]2.03*0.01+[b1]4.66*(0.55-0.15)*1+[b1]4.66*0.05+[b1]0.17*(0.55-0.15)*1+[b1]0.17*0.04+[b1]0.08*(0.55-0.15)*1+[b1]0.08*0.04+[b1]0.08*(0.55-0.15)*1+[b1]0.08*0.04+[b1]0.18*(0.55-0.15)*1+[b1]0.18*0.04 = 7.139 m2
以上小計: +7.139 = 7.139 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) W1-內牆1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-b1] 0.165*(3.40-0.55)+[小段:2-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-b1] 0.086*(3.40-0.55) = 0.715 m2
邊段: 2
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-b1] 0.054*(3.40-0.55)+[小段:2-(透空)] 0.197*4.00 = 0.942 m2
邊段: 3
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-G10] 0.251*(3.40-0.60) = 0.703 m2
邊段: 4

+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-G10] 0.619*(3.40-0.60) = 1.733 m2
邊段: 5
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.150*4.25 = 0.638 m2
邊段: 6
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.150*4.25+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0 = 0.638 m2
邊段: 7
+[小段:1-(柱邊牆版底)-S5] 0.200*(3.40-0.15) = 0.650 m2
邊段: 8
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B18] 0.800*(4.00-0.60) = 2.720 m2
邊段: 9
+[小段:2-(樑底(割交))-B18] 0.150*(4.00-0.60) = 0.510 m2
邊段: 10
+[小段:1-(空牆段)] 4.650*0+[小段:1-(空牆段頂-樑底(平行)-邊樑計入平頂)-B18] 0.00 = 0.000 m2
邊段: 11
+[小段:1-(柱邊牆樑底)-B18] 0.150*(4.00-0.60)+[小段:2-(柱邊牆版底)-S5] 0.169*(3.40-0.15)+[小段:3-(柱邊牆樑底)-G15] 0.031*(3.20-0.60) = 1.140 m2
邊段: 12
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-G15] 1.983*(3.20-0.60)+[小段:2-(樑底(割交))-b1] 0.050*(3.40-0.55)-[門:D1]2*2.6+[收邊](2+2.6*2)*0.05 = 0.458 m2
邊段: 13
+[小段:1-(樑底(割交))-G15] 0.013*(3.20-0.60)+[小段:2-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-b1] 4.663*(3.40-0.55) = 13.323 m2
邊段: 14
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-b1] 0.173*(3.40-0.55)+[小段:2-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-b1] 0.079*(3.40-0.55) = 0.718 m2
邊段: 15
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-b1] 0.076*(3.40-0.55)+[小段:2-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-b1] 0.175*(3.40-0.55) = 0.715 m2
以上邊段小計: = 25.603 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +25.603 = 25.603 m2
牆面材料:(2) W1-內牆批土+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
= 0.000 m2
邊段: 2
= 0.000 m2
邊段: 3
= 0.000 m2
邊段: 4
= 0.000 m2
邊段: 5
= 0.000 m2
邊段: 6
= 0.000 m2
邊段: 7
= 0.000 m2
邊段: 8
= 0.000 m2
邊段: 9
= 0.000 m2
邊段: 10
= 0.000 m2
邊段: 11
= 0.000 m2
邊段: 12
= 0.000 m2
邊段: 13
= 0.000 m2
邊段: 14
= 0.000 m2
邊段: 15
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 0.000 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: = 0.000 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:S01 樓梯 A ,空間編號: ,位置序號: 20 [X9:-1306,Y2:-248]

地坪計算:
地坪材料:(1) F4-樓梯40*40cm燒面透心磨石子地磚(樓梯需導角收邊+止滑構造)
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 7.17+[梯立面]0.90*0.19*16+[梯立面]1.40*0.19*3+[梯立面]1.45*0.19*2 = 11.255 m2
額外增減(+/-):
+0.90*0.03*16+1.40*0.03*3+1.45*0.03*2 = 0.645 m2

以上小計: +11.255+0.645 = 11.900 m2

牆面計算:

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:104 舞台 ,空間編號: ,位置序號: 5 [X5:+90,Y2:+32]

地坪計算:
地坪材料:(1) F2-地坪1:3水泥粉光+強化複合木地板
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 70.30+[梯立面]0.90*0.20*3+[梯立面]0.90*0.20*3 = 71.380 m2
額外增減(+/-):
+0.90*0.03*3+0.90*0.03*3 = 0.162 m2

以上小計: +71.380+0.162 = 71.542 m2

平頂計算:
平頂材料:(1) W2-內牆邊樑面貼美耐板(綠建材+耐燃一級、色另訂) =>(裝修範圍:獨立邊樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
獨立邊樑裝修(側+底):
+[B10]4.20*(0.60-0.15)*1+[B10]4.20*0.00+[B10]4.20*(0.60-0.15)*1+[B10]4.20*0.00 = 3.780 m2
以上小計: +3.780 = 3.780 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) W2-內牆9mm矽酸鈣板面貼美耐板(綠建材+耐燃一級、色另訂)(RC牆) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.150*4.00 = 0.600 m2
邊段: 2
+[小段:1-半高(輕隔間段)-不計]0 = 0.000 m2
邊段: 3
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.150*4.00+[小段:2-(自訂高度牆)] 4.200*3.40+[小段:2-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0 = 14.880 m2
邊段: 4
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.800*4.00 = 3.200 m2
邊段: 5
+[小段:1-(空牆段)] 0.900*0 = 0.000 m2
邊段: 6
+[小段:1-(空牆段)] 0.800*0 = 0.000 m2
邊段: 7
+[小段:1-(空牆段)] 0.150*0 = 0.000 m2
邊段: 8
+[小段:1-(空牆段)] 0.880*0 = 0.000 m2
邊段: 9
+[小段:1-(空牆段)] 2.058*0 = 0.000 m2
邊段: 10
+[小段:1-(空牆段)] 2.170*0 = 0.000 m2
邊段: 11
+[小段:1-(空牆段)] 2.170*0 = 0.000 m2
邊段: 12
+[小段:1-(空牆段)] 2.170*0 = 0.000 m2
邊段: 13
+[小段:1-(空牆段)] 2.058*0 = 0.000 m2
邊段: 14
+[小段:1-(空牆段)] 0.880*0 = 0.000 m2
邊段: 15
+[小段:1-(空牆段)] 0.150*0 = 0.000 m2

邊段: 16
+[小段:1-(空牆段)] 0.800*0 = 0.000 m2
邊段: 17
+[小段:1-(空牆段)] 0.900*0 = 0.000 m2
邊段: 18
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.800*4.00 = 3.200 m2
邊段: 19
+[小段:1-(自訂高度牆)] 4.200*3.40+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0 = 14.280 m2
以上邊段小計: = 36.160 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +36.160 = 36.160 m2
牆面材料:(2) W2-內牆面貼美耐板(綠建材+耐燃一級、色另訂)(輕隔間牆) =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
= 0.000 m2
邊段: 2
+[小段:1-(自訂高度牆)] 12.600*3.40-[門:D10]1*2.4+[收邊](1+2.4*2)*0.05-[門:D10]1*2.4+[收邊](1+2.4*2)*0.05 = 38.620 m2
邊段: 3
= 0.000 m2
邊段: 4
= 0.000 m2
邊段: 5
= 0.000 m2
邊段: 6
= 0.000 m2
邊段: 7
= 0.000 m2
邊段: 8
= 0.000 m2
邊段: 9
= 0.000 m2
邊段: 10
= 0.000 m2
邊段: 11
= 0.000 m2
邊段: 12
= 0.000 m2
邊段: 13
= 0.000 m2
邊段: 14
= 0.000 m2
邊段: 15
= 0.000 m2
邊段: 16
= 0.000 m2
邊段: 17
= 0.000 m2
邊段: 18
= 0.000 m2
邊段: 19
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 38.620 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +38.620 = 38.620 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:S01 樓梯 A 梯間 ,空間編號: ,位置序號: 8 [X8:+249,Y2:-46]

地坪計算:
地坪材料:(1) F4-地坪40*40cm燒面透心磨石子地磚(樓梯需導角收邊+止滑構造)
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 4.95 = 4.950 m2
以上小計: +4.950 = 4.950 m2

平頂計算:
平頂材料:(1) C2-平頂批土+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂) =>(裝修範圍:僅計平頂底,不計過樑,邊樑)(邊樑粉刷計入平頂)
主尺寸(平面投影面積):

[主面積(不規則多邊形):] 4.95 = 4.950 m2
過樑底(扣):
-[G6]0.900*0.45-[G1]0.900*0.45 = -0.810 m2
額外增減(+/-):
-3.06 = -3.060 m2
以上小計: +4.950-0.810-3.060 = 1.080 m2
平頂材料:(2) C2-平頂1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂) =>(裝修範圍:獨立過樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
獨立過樑裝修(雙側+底):
+[G6]0.90*(0.60-0.15)*2+0.90*0.45+[G1]0.90*(0.60-0.15)*2+0.90*0.45 = 2.430 m2
以上小計: +2.430 = 2.430 m2
平頂材料:(3) W1-內牆邊樑1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:獨立邊樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
以上小計: = 0.000 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) W1-內牆1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(版底)-CS1-1] 0.900*(4.00-0.15) = 3.465 m2
邊段: 2
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.050*3.05+[小段:2-(自訂高度牆)] 0.400*3.05+[小段:3-(自訂高度牆)] 1.000*3.05 = 4.423 m2
邊段: 3
+[小段:1-(版底)-CS1-1] 3.600*(4.00-0.15)+[小段:2-(樑底(割交))-G6] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(版底)-S6] 0.050*(4.00-0.15) = 15.413 m2
邊段: 4
+[小段:1-(版底)-S6] 0.900*(4.00-0.15)-[門:D6]0.9*2.4+[收邊](0.9+2.4*2)*0.05 = 1.590 m2
邊段: 5
+[小段:1-(版底)-S6] 0.050*(4.00-0.15)+[小段:2-(樑底(割交))-G6] 0.400*(4.00-0.60) = 1.553 m2
邊段: 6
+[小段:2-(自訂高度牆)] 4.400*3.40 = 14.960 m2
邊段: 7
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00+[小段:2-(柱邊牆樑底)-G1] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(柱邊牆版底)-CS1-1] 0.050*(4.00-0.15) = 2.353 m2
以上邊段小計: = 43.755 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +43.755 = 43.755 m2
牆面材料:(2) W1-內牆批土+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
= 0.000 m2
邊段: 2
= 0.000 m2
邊段: 3
= 0.000 m2
邊段: 4
= 0.000 m2
邊段: 5
= 0.000 m2
邊段: 6
= 0.000 m2
邊段: 7
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 0.000 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: = 0.000 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: 1F [空間名稱]:坡道 A ,空間編號: ,位置序號: 14 [X8:+69,Y2:-56]

地坪計算:
地坪材料:(1) F4-地坪40*40cm燒面透心磨石子地磚(樓梯需導角收邊+止滑構造)
主尺寸:
(1.40*5.60)*[斜版-傾角6度]1.006 = 7.887 m2
以上小計: +7.887 = 7.887 m2

牆面計算:

踢腳計算:

****

裝修空間構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: 1F (代表樓層:1F->1F)

[樓層]: 1F [輕隔間牆名稱]:1 ,位置序號: 1 -15CM輕隔間(舞台背牆)(戶別:):PMC24-01 [X5:-171,Y1:+222]
輕隔間(磚牆)面積計算:
大段:1
小段1: 獨立牆=(L)1260.00*(H)340/10000=42.84 M2
輕隔間牆面積小計(未扣除開口前): 42.84 M2
門窗開口面積扣除:
1.門(D10):100*240/10000=2.40
2.門(D10):100*240/10000=2.40
門窗開口面積扣除小計: 4.80 M2
輕隔間牆面積小計(扣除開口後): 42.84-[門窗開口]4.80-[自由開口]0.00+[額外增減]0.00= 38.04 M2
****
[樓層]: 1F [輕隔間牆名稱]:0 ,位置序號: 10 -1/2B磚牆(戶別:):PMC24-01 [X9:-4561,Y8:-145]
輕隔間(磚牆)面積計算:
大段:1
小段1: 半高牆=(L)350.00*(H)140/10000=4.90 M2
輕隔間牆面積小計(未扣除開口前): 4.90 M2
輕隔間牆面積小計(扣除開口後): 4.90-[門窗開口]0.00-[自由開口]0.00+[額外增減]0.00= 4.90 M2
****
[樓層]: 1F [輕隔間牆名稱]:0 ,位置序號: 11 -1/2B磚牆(戶別:):PMC24-01 [X9:-4438,Y8:+125]
輕隔間(磚牆)面積計算:
大段:1
小段1: 半高牆=(L)103.00*(H)140/10000=1.44 M2
輕隔間牆面積小計(未扣除開口前): 1.44 M2
輕隔間牆面積小計(扣除開口後): 1.44-[門窗開口]0.00-[自由開口]0.00+[額外增減]0.00= 1.44 M2
****
[樓層]: 1F [輕隔間牆名稱]:4 ,位置序號: 6 -9mm矽酸鈣板面貼美耐板牆(綠建材+耐燃一級)(單面)(不計入)(戶別:):PMC24-01 [X9:-3797,Y2:-39]
輕隔間(磚牆)面積計算:
大段:1
小段1: 獨立牆=(L)465.00*(H)340/10000=15.81 M2
輕隔間牆面積小計(未扣除開口前): 15.81 M2
輕隔間牆面積小計(扣除開口後): 15.81-[門窗開口]0.00-[自由開口]0.00+[額外增減]0.00= 15.81 M2
****
[樓層]: 1F [輕隔間牆名稱]:4 ,位置序號: 7 -9mm矽酸鈣板面貼美耐板牆(綠建材+耐燃一級)(單面)(不計入)(戶別:):PMC24-01 [X9:-3797,Y2:+207]
輕隔間(磚牆)面積計算:
大段:1
小段1: 獨立牆=(L)25.00*(H)360/10000=0.90 M2
輕隔間牆面積小計(未扣除開口前): 0.90 M2
輕隔間牆面積小計(扣除開口後): 0.90-[門窗開口]0.00-[自由開口]0.00+[額外增減]0.00= 0.90 M2
****
[樓層]: 1F [輕隔間牆名稱]:4 ,位置序號: 2 -9mm矽酸鈣板面貼美耐板牆(綠建材+耐燃一級)(單面)(不計入)(戶別:):PMC24-01 [X9:-2546,Y2:-39]
輕隔間(磚牆)面積計算:
大段:1
小段1: 獨立牆=(L)465.00*(H)340/10000=15.81 M2
輕隔間牆面積小計(未扣除開口前): 15.81 M2
輕隔間牆面積小計(扣除開口後): 15.81-[門窗開口]0.00-[自由開口]0.00+[額外增減]0.00= 15.81 M2
****
[樓層]: 1F [輕隔間牆名稱]:4 ,位置序號: 3 -9mm矽酸鈣板面貼美耐板牆(綠建材+耐燃一級)(單面)(不計入)(戶別:):PMC24-01 [X9:-2546,Y2:+207]
輕隔間(磚牆)面積計算:
大段:1
小段1: 獨立牆=(L)25.00*(H)360/10000=0.90 M2
輕隔間牆面積小計(未扣除開口前): 0.90 M2
輕隔間牆面積小計(扣除開口後): 0.90-[門窗開口]0.00-[自由開口]0.00+[額外增減]0.00= 0.90 M2
****
[樓層]: 1F [輕隔間牆名稱]:4 ,位置序號: 9 -9mm矽酸鈣板面貼美耐板牆(綠建材+耐燃一級)(單面)(不計入)(戶別:):PMC24-01 [X9:-3982,Y2:+249]
輕隔間(磚牆)面積計算:
大段:1
小段1: 獨立牆=(L)379.00*(H)400/10000=15.16 M2
輕隔間牆面積小計(未扣除開口前): 15.16 M2

輕隔間牆面積小計(扣除開口後): 15.16-[門窗開口]0.00-[自由開口]0.00+[額外增減]0.00= 15.16 M2
****
[樓層]: 1F [輕隔間牆名稱]:4 ,位置序號: 8 -9mm矽酸鈣板面貼美耐板牆(綠建材+耐燃一級)(單面)(不計入)(戶別:):PMC24-01 [X9:-3797,Y2:+232]
輕隔間(磚牆)面積計算:
大段:1
小段1: 獨立牆=(L)25.00*(H)380/10000=0.95 M2
輕隔間牆面積小計(未扣除開口前): 0.95 M2
輕隔間牆面積小計(扣除開口後): 0.95-[門窗開口]0.00-[自由開口]0.00+[額外增減]0.00= 0.95 M2
****
[樓層]: 1F [輕隔間牆名稱]:4 ,位置序號: 5 -9mm矽酸鈣板面貼美耐板牆(綠建材+耐燃一級)(單面)(不計入)(戶別:):PMC24-01 [X9:-2338,Y2:+249]
輕隔間(磚牆)面積計算:
大段:1
小段1: 獨立牆=(L)424.00*(H)400/10000=16.96 M2
輕隔間牆面積小計(未扣除開口前): 16.96 M2
輕隔間牆面積小計(扣除開口後): 16.96-[門窗開口]0.00-[自由開口]0.00+[額外增減]0.00= 16.96 M2
****
[樓層]: 1F [輕隔間牆名稱]:4 ,位置序號: 4 -9mm矽酸鈣板面貼美耐板牆(綠建材+耐燃一級)(單面)(不計入)(戶別:):PMC24-01 [X9:-2546,Y2:+232]
輕隔間(磚牆)面積計算:
大段:1
小段1: 獨立牆=(L)25.00*(H)380/10000=0.95 M2
輕隔間牆面積小計(未扣除開口前): 0.95 M2
輕隔間牆面積小計(扣除開口後): 0.95-[門窗開口]0.00-[自由開口]0.00+[額外增減]0.00= 0.95 M2
****

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: 1F (代表樓層:1F->1F)

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG11*, 位置序號: 73 [X8:+19,Y5:-46], 樑長: 460.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 215 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y5(-46), 本跨樑序列=>[TG11*:TG12:TG13:TG14], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((460.00+[搭接]198*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	23.67
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((460.00+[搭接-下]152*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	22.29
#4		腰筋(跨直通)	(460.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]1*[雙側]2/100	11.84
#4		腰筋(扣除直通腰筋後)	(460+80/2+60/2+[搭接]48*0)*4*[雙側]2/100	42.40
#4		左箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]12/100	64.03
#4		中箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int((460.00-12*12-12*12)/20+1)/100	48.02
#4		右箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*12/100	64.03

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](215-3)*2= 488.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (488.00*Int(460/150)/100= 14.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(460/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 460.00*(215-50-18)*2/10000= 13.52 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):13.52 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(215-50)*460.00/1000000= 3.036 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=230.316 M (230.316 M*0.994/1000= 0.2289 T)
#7=73.500 M (73.500 M*3.040/1000= 0.2234 T)
鋼筋小計 = 0.4524 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 13.52 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 3.036 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG12, 位置序號: 55 [X7:-14,Y5:-46], 樑長: 315.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 100 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y5(-46), 本跨樑序列=>[TG11*:TG12:TG13:TG14], 本支樑次序: 2

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((315.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	17.49
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((315.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	16.11

#4		腰筋(跨直通)	(315.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]1*[雙側]2/100	8.94
#4		左箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(315.00/4/12)+1)*1/100	21.25
#4		中箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(315.00/2/12)*1/100	39.46
#4		右箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(315.00/4/12)+1)*1/100	21.25
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](100-3)*2= 258.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (258.00*Int(315/150)/100= 5.16 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(315/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 315.00*(100-50-20)*2/10000= 1.89 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):1.89 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)-(容錯修正)= 40*100*315.00/1000000= 1.260 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=90.902 M (90.902 M*0.994/1000= 0.0904 T)
#7=47.360 M (47.360 M*3.040/1000= 0.1440 T)
鋼筋小計 = 0.2343 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 1.89 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.260 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG13, 位置序號: 35 [X5:-171,Y5:-46], 樑長: 1250.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm
施工:明開挖
樑跨代號: Y5(-46), 本跨樑序列=>[TG11*:TG12:TG13:TG14], 本支樑次序: 3

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((1250.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	45.24
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((1250.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	43.86
#4		腰筋(跨直通)	(1250.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]1*[雙側]2/100	27.44
#7		#7 上主筋(扣除上直通筋後)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	(1250.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*1/100	15.08
#7		上層左外端加鐵(第1組)-錨定	(380.0+[錨定]50+31.0)*1/100	4.61
#7		上層右外端加鐵-(第1組)-錨定	(380.0+[錨定]50+31.0)*1/100	4.61
#7		下主筋(扣除上直通筋後)-第1組:	[中間樑,左延伸,右延伸]=(1250+[搭接]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*1/100	14.62

#7		下層左外端加鐵-(第1組)-錨定	(380.0+[錨定]50+31.0)*1/100	4.61
#7		下層右外端加鐵-(第1組)-錨定	(380.0+[錨定]50+31.0)*1/100	4.61
#4		腰筋(扣除直通腰筋後)	(1250+60/2+60/2+[搭接]48*1)*3*[雙側]2/100	81.48
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]23/100	99.72
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int((1250.00-23*15-23*15)/15+1)/100	164.75
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*23/100	99.72

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(1250/150)/100= 31.04 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(1250/150)/100= 34.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 1250.00*(165-50-20)*2/10000= 23.75 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):23.75 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*1250.00/1000000= 5.750 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=473.112 M (473.112 M*0.994/1000= 0.4703 T)
#7=202.680 M (202.680 M*3.040/1000= 0.6161 T)
鋼筋小計 = 1.0864 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 23.75 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 5.750 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG14, 位置序號: 15 [X4:+172,Y5:-46], 樑長: 315.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 100 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y5(-46), 本跨樑序列=>[TG11*:TG12:TG13:TG14], 本支樑次序: 4

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((315.00+[搭接]198*1+[右錨定](50+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	19.02
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((315.00+[搭接-下]152*1+[右錨定]50+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	17.64
#4		腰筋(跨直通)	(315.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]1*[雙側]2/100	8.94
#4		左箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(315.00/4/12)+1)*1/100	21.25
#4		中箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(315.00/2/12)*1/100	39.46
#4		右箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(315.00/4/12)+1)*1/100	21.25

		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](100-3)*2= 258.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (258.00*Int(315/150)/100= 5.16 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(315/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 315.00*(100-50-20)*2/10000= 1.89 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):1.89 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)-(容錯修正)= 40*100*315.00/1000000= 1.260 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=90.902 M (90.902 M*0.994/1000= 0.0904 T)
#7=50.420 M (50.420 M*3.040/1000= 0.1533 T)
鋼筋小計 = 0.2436 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 1.89 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.260 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB11, 位置序號: 46 [X7:+174,Y3:+22], 樑長: 555.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X7(174), 本跨樑序列=>[TB11:TB11:TB11:TB11:TB11], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((555.00+[搭接]198*1+[左錨定](40+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	25.62
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((555.00+[搭接-下]152*1+[左錨定](40+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	24.24
#4		腰筋(跨直通)	(555.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]50/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]4*[雙側]2/100	53.76
#7		上層中央加鐵(第1組)	(555.00-80-80+[搭接]198*0)*1/100	3.95
#7		下層左外端加鐵(第1組)-首樑	(170.0+[錨定]40+31.0)*1/100	2.41
#7		下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(555.00/4/15)+1)*1/100	43.36
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(555.00/2/15)*1/100	78.04
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(555.00/4/15)+1)*1/100	43.36
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(555/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(555/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用

錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 555.00*(165-50-20)*2/10000= 10.55 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):10.55 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*555.00/1000000= 2.553 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=218.514 M (218.514 M*0.994/1000= 0.2172 T)
#7=82.760 M (82.760 M*3.040/1000= 0.2516 T)
鋼筋小計 = 0.4688 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.55 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.553 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB11, 位置序號: 47 [X7:+174,Y4:+142], 樑長: 565.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm
施工:明開挖
樑跨代號: X7(174), 本跨樑序列=>[TB11:TB11:TB11:TB11:TB11], 本支樑次序: 2

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	24.69
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	23.31
#4	———	腰筋(跨直通)	(565.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]4*[雙側]2/100	54.96
#7	———	上層中央加鐵(第1組)	(565.00-80-80+[搭接]198*0)*1/100	4.05
#7	———	下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#7	———	下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(565.00/4/15)+1)*1/100	43.36
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/2/15)*1/100	78.04
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/4/15)+1)*1/100	43.36
	———	箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(565/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(565/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 565.00*(165-50-20)*2/10000= 10.74 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):10.74 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*565.00/1000000= 2.599 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版

----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=219.714 M (219.714 M*0.994/1000= 0.2184 T)
#7=80.590 M (80.590 M*3.040/1000= 0.2450 T)
鋼筋小計 = 0.4634 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.74 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 2.599 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB11, 位置序號: 48 [X7:+174,Y6:-234], 樑長: 565.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm
施工:明開挖
樑跨代號: X7(174), 本跨樑序列=>[TB11:TB11:TB11:TB11:TB11], 本支樑次序: 3

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	24.69
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	23.31
#4	———	腰筋(跨直通)	(565.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]4*[雙側]2/100	54.96
#7	———	上層中央加鐵(第1組)	(565.00-80-80+[搭接]198*0)*1/100	4.05
#7	———	下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#7	———	下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(565.00/4/15)+1)*1/100	43.36
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/2/15)*1/100	78.04
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/4/15)+1)*1/100	43.36
	———	箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(565/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(565/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 565.00*(165-50-20)*2/10000= 10.74 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):10.74 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*565.00/1000000= 2.599 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=219.714 M (219.714 M*0.994/1000= 0.2184 T)
#7=80.590 M (80.590 M*3.040/1000= 0.2450 T)
鋼筋小計 = 0.4634 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.74 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 2.599 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB11, 位置序號: 49 [X7:+174,Y7:-109], 樑長: 565.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X7(174), 本跨樑序列=>[TB11:TB11:TB11:TB11:TB11], 本支樑次序: 4

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	24.69
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	23.31
#4	———	腰筋(跨直通)	(565.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]4*[雙側]2/100	54.96
#7	———	上層中央加鐵(第1組)	(565.00-80-80+[搭接]198*0)*1/100	4.05
#7	———	下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#7	———	下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(565.00/4/15)+1)*1/100	43.36
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/2/15)*1/100	78.04
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/4/15)+1)*1/100	43.36
	———	箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(565/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(565/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 565.00*(165-50-20)*2/10000= 10.74 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):10.74 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*565.00/1000000= 2.599 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=219.714 M (219.714 M*0.994/1000= 0.2184 T)
#7=80.590 M (80.590 M*3.040/1000= 0.2450 T)
鋼筋小計 = 0.4634 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.74 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.599 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB11, 位置序號: 50 [X7:+174,Y8:+17], 樑長: 565.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X7(174), 本跨樑序列=>[TB11:TB11:TB11:TB11:TB11], 本支樑次序: 5

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((565.00+[搭接]198*0+[右錨定](50+31.0)+[左半柱/半樑]60/2)*3)/100	20.28

#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((565.00+[搭接-下]152*0+[右錨定]50+31.0)+[左半柱/半樑]60/2)*3)/100	20.28
#4		腰筋(跨直通)	(565.00+[搭接]62*0+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]4*[雙側]2/100	50.00
#7		上層中央加鐵(第1組)	(565.00-80-80+[搭接]198*0)*1/100	4.05
#7		下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#7		下層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(170.0+[錨定]50+31.0)*1/100	2.51
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(565.00/4/15)+1)*1/100	43.36
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/2/15)*1/100	78.04
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/4/15)+1)*1/100	43.36
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(565/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(565/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 565.00*(165-50-20)*2/10000= 10.74 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):10.74 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*565.00/1000000= 2.599 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=214.754 M (214.754 M*0.994/1000= 0.2135 T)
#7=73.660 M (73.660 M*3.040/1000= 0.2239 T)
鋼筋小計 = 0.4374 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.74 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.599 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG11*, 位置序號: 72 [X8:+19,Y4:-171], 樑長: 460.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 215 cm
施工:明開挖
樑跨代號: Y4(-171), 本跨樑序列=>[TG11*:TG12:TG13:TG14], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((460.00+[搭接]198*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	23.67
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((460.00+[搭接-下]152*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	22.29
#4		腰筋(跨直通)	(460.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]1*[雙側]2/100	11.84

#4	———	腰筋(扣除直通腰筋後)	(460+80/2+60/2+[搭接]48*0)*4*[雙側]2/100	42.40
#4		左箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]12/100	64.03
#4		中箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int((460.00-12*12-12*12)/20+1)/100	48.02
#4		右箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*12/100	64.03

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](215-3)*2= 488.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (488.00*Int(460/150)/100= 14.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(460/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 460.00*(215-50-18)*2/10000= 13.52 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):13.52 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(215-50)*460.00/1000000= 3.036 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=230.316 M (230.316 M*0.994/1000= 0.2289 T)
#7=73.500 M (73.500 M*3.040/1000= 0.2234 T)
鋼筋小計 = 0.4524 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 13.52 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 3.036 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG12, 位置序號: 54 [X7:-14,Y4:-171], 樑長: 315.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 100 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y4(-171), 本跨樑序列=>[TG11*:TG12:TG13:TG14], 本支樑次序: 2

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((315.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	17.49
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((315.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	16.11
#4	———	腰筋(跨直通)	(315.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]1*[雙側]2/100	8.94
#4		左箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(315.00/4/12)+1)*1/100	21.25
#4		中箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(315.00/2/12)*1/100	39.46
#4		右箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(315.00/4/12)+1)*1/100	21.25
	———	箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](100-3)*2= 258.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (258.00*Int(315/150)/100= 5.16 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(315/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用

錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 315.00*(100-50-20)*2/10000= 1.89 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):1.89 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)-(容錯修正)= 40*100*315.00/1000000= 1.260 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=90.902 M (90.902 M*0.994/1000= 0.0904 T)
#7=47.360 M (47.360 M*3.040/1000= 0.1440 T)
鋼筋小計 = 0.2343 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 1.89 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.260 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG13, 位置序號: 34 [X5:-171,Y4:-171], 樑長: 1250.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm
施工:明開挖
樑跨代號: Y4(-171), 本跨樑序列=>[TG11*:TG12:TG13:TG14], 本支樑次序: 3

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((1250.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	45.24
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((1250.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	43.86
#4		腰筋(跨直通)	(1250.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]1*[雙側]2/100	27.44
#7		#7 上主筋(扣除上直通筋後)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	(1250.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*1/100	15.08
#7		上層左外端加鐵(第1組)-錨定	(380.0+[錨定]50+31.0)*1/100	4.61
#7		上層右外端加鐵-(第1組)-錨定	(380.0+[錨定]50+31.0)*1/100	4.61
#7		下主筋(扣除上直通筋後)-第1組:	[中間樑,左延伸,右延伸]=(1250+[搭接]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*1/100	14.62
#7		下層左外端加鐵-(第1組)-錨定	(380.0+[錨定]50+31.0)*1/100	4.61
#7		下層右外端加鐵-(第1組)-錨定	(380.0+[錨定]50+31.0)*1/100	4.61
#4		腰筋(扣除直通腰筋後)	(1250+60/2+60/2+[搭接]48*1)*3*[雙側]2/100	81.48
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]23/100	99.72
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int((1250.00-23*15-23*15)/15+1)/100	164.75
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*23/100	99.72

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(1250/150)/100= 31.04 M

#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(1250/150)/100= 34.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 1250.00*(165-50-20)*2/10000= 23.75 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):23.75 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*1250.00/1000000= 5.750 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=473.112 M (473.112 M*0.994/1000= 0.4703 T)
#7=202.680 M (202.680 M*3.040/1000= 0.6161 T)
鋼筋小計 = 1.0864 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 23.75 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 5.750 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG14, 位置序號: 14 [X4:+172,Y4:-171], 樑長: 315.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 100 cm
施工:明開挖
樑跨代號: Y4(-171), 本跨樑序列=>[TG11*:TG12:TG13:TG14], 本支樑次序: 4

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((315.00+[搭接]198*1+[右錨定](50+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	19.02
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((315.00+[搭接-下]152*1+[右錨定]50+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	17.64
#4		腰筋(跨直通)	(315.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]1*[雙側]2/100	8.94
#4		左箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(315.00/4/12)+1)*1/100	21.25
#4		中箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(315.00/2/12)*1/100	39.46
#4		右箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(315.00/4/12)+1)*1/100	21.25
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](100-3)*2= 258.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (258.00*Int(315/150)/100= 5.16 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(315/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 315.00*(100-50-20)*2/10000= 1.89 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):1.89 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)-(容錯修正)= 40*100*315.00/1000000= 1.260 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=90.902 M (90.902 M*0.994/1000= 0.0904 T)
#7=50.420 M (50.420 M*3.040/1000= 0.1533 T)
鋼筋小計 = 0.2436 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 1.89 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.260 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG11, 位置序號: 77 [X8:+15,Y9:-171], 樑長: 467.64 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 90 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y9(-171), 本跨樑序列=>[TG11:TG12:TG13:TG14], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((467.64+[搭接]198*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]0/2)*3)/100	23.00
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((467.64+[搭接-下]152*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]0/2)*3)/100	21.62
#4		腰筋(跨直通)	(467.64+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]0/2)*[支]1*[雙側]2/100	11.39
#4		左箍	[單箍長]((40+90)*2-8*4+13.89*4)*[支]12/100	34.03
#4		中箍	[單箍長]((40+90)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int((467.64-12*12-12*12)/20+1)/100	25.52
#4		右箍	[單箍長]((40+90)*2-8*4+13.89*4)*12/100	34.03

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](90-3)*2= 238.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (238.00*Int(467.64/150)/100= 7.14 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(467.64/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 467.64*(90-50-15)*2/10000= 2.34 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):2.34 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)-(容錯修正)= 40*90*467.64/1000000= 1.684 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=104.968 M (104.968 M*0.994/1000= 0.1043 T)
#7=64.658 M (64.658 M*3.040/1000= 0.1966 T)
鋼筋小計 = 0.3009 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.34 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.684 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG12, 位置序號: 58 [X7:-14,Y9:-171], 樑長: 315.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 100 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y9(-171), 本跨樑序列=>[TG11:TG12:TG13:TG14], 本支樑次序: 2

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((315.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	17.49
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((315.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	16.11
#4		腰筋(跨直通)	(315.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]1*[雙側]2/100	8.94
#4		左箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(315.00/4/12)+1)*1/100	21.25

#4		中箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(315.00/2/12)*1/100	39.46
#4		右箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(315.00/4/12)+1)*1/100	21.25
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](100-3)*2= 258.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (258.00*Int(315/150)/100= 5.16 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(315/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 315.00*(100-50-20)*2/10000= 1.89 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):1.89 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)-(容錯修正)= 40*100*315.00/1000000= 1.260 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=90.902 M (90.902 M*0.994/1000= 0.0904 T)
#7=47.360 M (47.360 M*3.040/1000= 0.1440 T)
鋼筋小計 = 0.2343 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 1.89 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.260 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG13, 位置序號: 38 [X5:-171,Y9:-171], 樑長: 1250.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm
施工:明開挖
樑跨代號: Y9(-171), 本跨樑序列=>[TG11:TG12:TG13:TG14], 本支樑次序: 3

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((1250.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	45.24
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((1250.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	43.86
#4		腰筋(跨直通)	(1250.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]1*[雙側]2/100	27.44
#7		#7 上主筋(扣除上直通筋後)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	(1250.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*1/100	15.08
#7		上層左外端加鐵(第1組)-錨定	(380.0+[錨定]50+31.0)*1/100	4.61
#7		上層右外端加鐵-(第1組)-錨定	(380.0+[錨定]50+31.0)*1/100	4.61
#7		下主筋(扣除上直通筋後)-第1組:	[中間樑,左延伸,右延伸]=(1250+[搭接]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*1/100	14.62
#7		下層左外端加鐵-(第1組)-錨定	(380.0+[錨定]50+31.0)*1/100	4.61
#7		下層右外端加鐵-(第1組)-錨定	(380.0+[錨定]50+31.0)*1/100	4.61

#4		腰筋(扣除直通腰筋後)	(1250+60/2+60/2+[搭接]48*1)*3*[雙側]2/100	81.48
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]23/100	99.72
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int((1250.00-23*15-23*15)/15+1)/100	164.75
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*23/100	99.72

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(1250/150)/100= 31.04 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(1250/150)/100= 34.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 1250.00*(165-50-20)*2/10000= 23.75 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):23.75 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*1250.00/1000000= 5.750 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=473.112 M (473.112 M*0.994/1000= 0.4703 T)
#7=202.680 M (202.680 M*3.040/1000= 0.6161 T)
鋼筋小計 = 1.0864 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 23.75 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 5.750 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG14, 位置序號: 18 [X4:+172,Y9:-171], 樑長: 315.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 100 cm
施工:明開挖
樑跨代號: Y9(-171), 本跨樑序列=>[TG11:TG12:TG13:TG14], 本支樑次序: 4

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((315.00+[搭接]198*1+[右錨定](50+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	19.02
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((315.00+[搭接-下]152*1+[右錨定]50+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	17.64
#4		腰筋(跨直通)	(315.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]1*[雙側]2/100	8.94
#4		左箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(315.00/4/12)+1)*1/100	21.25
#4		中箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(315.00/2/12)*1/100	39.46
#4		右箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(315.00/4/12)+1)*1/100	21.25
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](100-3)*2= 258.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (258.00*Int(315/150)/100= 5.16 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(315/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用

錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 315.00*(100-50-20)*2/10000= 1.89 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):1.89 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)-(容錯修正)= 40*100*315.00/1000000= 1.260 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=90.902 M (90.902 M*0.994/1000= 0.0904 T)
#7=50.420 M (50.420 M*3.040/1000= 0.1533 T)
鋼筋小計 = 0.2436 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 1.89 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.260 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG11, 位置序號: 76 [X8:+19,Y7:+214], 樑長: 460.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 90 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y7(204), 本跨樑序列=>[TG11:TG12:TG13:TG14], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((460.00+[搭接]198*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	23.67
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((460.00+[搭接-下]152*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	22.29
#4		腰筋(跨直通)	(460.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]1*[雙側]2/100	11.84
#4		左箍	[單箍長]((40+90)*2-8*4+13.89*4)*[支]12/100	34.03
#4		中箍	[單箍長]((40+90)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int((460.00-12*12-12*12)/20+1)/100	25.52
#4		右箍	[單箍長]((40+90)*2-8*4+13.89*4)*12/100	34.03

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](90-3)*2= 238.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (238.00*Int(460/150)/100= 7.14 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(460/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 460.00*(90-50-15)*2/10000= 2.30 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):2.30 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)-(容錯修正)= 40*90*460.00/1000000= 1.656 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=105.415 M (105.415 M*0.994/1000= 0.1048 T)
#7=66.000 M (66.000 M*3.040/1000= 0.2006 T)
鋼筋小計 = 0.3054 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.30 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.656 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG12, 位置序號: 57 [X7:-14,Y7:+204], 樑長: 315.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 100 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y7(204), 本跨樑序列=>[TG11:TG12:TG13:TG14], 本支樑次序: 2

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((315.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	17.49
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((315.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	16.11
#4	———	腰筋(跨直通)	(315.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]1*[雙側]2/100	8.94
#4		左箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(315.00/4/12)+1)*1/100	21.25
#4		中箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(315.00/2/12)*1/100	39.46
#4		右箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(315.00/4/12)+1)*1/100	21.25
	———	箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](100-3)*2= 258.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (258.00*Int(315/150)/100= 5.16 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(315/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 315.00*(100-50-20)*2/10000= 1.89 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):1.89 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)-(容錯修正)= 40*100*315.00/1000000= 1.260 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=90.902 M (90.902 M*0.994/1000= 0.0904 T)
#7=47.360 M (47.360 M*3.040/1000= 0.1440 T)
鋼筋小計 = 0.2343 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 1.89 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.260 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG13, 位置序號: 37 [X5:-171,Y7:+204], 樑長: 1250.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm
施工:明開挖
樑跨代號: Y7(204), 本跨樑序列=>[TG11:TG12:TG13:TG14], 本支樑次序: 3

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((1250.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	45.24
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((1250.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	43.86
#4	———	腰筋(跨直通)	(1250.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]1*[雙側]2/100	27.44
#7	———	#7 上主筋(扣除上直通筋後)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	(1250.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*1/100	15.08
#7		上層左外端加鐵(第1組)-錨定	(380.0+[錨定]50+31.0)*1/100	4.61

#7		上層右外端加鐵-(第1組)-錨定	(380.0+[錨定]50+31.0)*1/100	4.61
#7		下主筋(扣除上直通筋後)-第1組:	[中間樑,左延伸,右延伸]=(1250+[搭接]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*1/100	14.62
#7		下層左外端加鐵-(第1組)-錨定	(380.0+[錨定]50+31.0)*1/100	4.61
#7		下層右外端加鐵-(第1組)-錨定	(380.0+[錨定]50+31.0)*1/100	4.61
#4		腰筋(扣除直通腰筋後)	(1250+60/2+60/2+[搭接]48*1)*3*[雙側]2/100	81.48
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]23/100	99.72
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int((1250.00-23*15-23*15)/15+1)/100	164.75
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*23/100	99.72

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(1250/150)/100= 31.04 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(1250/150)/100= 34.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 1250.00*(165-50-20)*2/10000= 23.75 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):23.75 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*1250.00/1000000= 5.750 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=473.112 M (473.112 M*0.994/1000= 0.4703 T)
#7=202.680 M (202.680 M*3.040/1000= 0.6161 T)
鋼筋小計 = 1.0864 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 23.75 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 5.750 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG14, 位置序號: 17 [X4:+172,Y7:+204], 樑長: 315.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 100 cm
施工:明開挖
樑跨代號: Y7(204), 本跨樑序列=>[TG11:TG12:TG13:TG14], 本支樑次序: 4

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((315.00+[搭接]198*1+[右錨定](50+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	19.02
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((315.00+[搭接-下]152*1+[右錨定]50+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	17.64
#4		腰筋(跨直通)	(315.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]1*[雙側]2/100	8.94
#4		左箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(315.00/4/12)+1)*1/100	21.25

#4		中箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(315.00/2/12)*1/100	39.46
#4		右箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(315.00/4/12)+1)*1/100	21.25
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](100-3)*2= 258.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (258.00*Int(315/150)/100= 5.16 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(315/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 315.00*(100-50-20)*2/10000= 1.89 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):1.89 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)-(容錯修正)= 40*100*315.00/1000000= 1.260 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=90.902 M (90.902 M*0.994/1000= 0.0904 T)
#7=50.420 M (50.420 M*3.040/1000= 0.1533 T)
鋼筋小計 = 0.2436 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 1.89 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.260 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG11*, 位置序號: 74 [X8:+19,Y6:+69], 樑長: 460.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 215 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y6(79), 本跨樑序列=>[TG11*:TG12:TG13:TG14], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((460.00+[搭接]198*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	23.67
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((460.00+[搭接-下]152*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	22.29
#4		腰筋(跨直通)	(460.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]1*[雙側]2/100	11.84
#4		腰筋(扣除直通腰筋後)	(460+80/2+60/2+[搭接]48*0)*4*[雙側]2/100	42.40
#4		左箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]12/100	64.03
#4		中箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int((460.00-12*12-12*12)/20+1)/100	48.02
#4		右箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*12/100	64.03

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](215-3)*2= 488.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (488.00*Int(460/150)/100= 14.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(460/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 460.00*(215-50-18)*2/10000= 13.52 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2

模版小計(樑側模):13.52 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(215-50)*460.00/1000000= 3.036 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=230.316 M (230.316 M*0.994/1000= 0.2289 T)
#7=73.500 M (73.500 M*3.040/1000= 0.2234 T)
鋼筋小計 = 0.4524 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 13.52 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 3.036 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG12, 位置序號: 56 [X7:-14,Y6:+79], 樑長: 315.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 100 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y6(79), 本跨樑序列=>[TG11*:TG12:TG13:TG14], 本支樑次序: 2

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((315.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	17.49
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((315.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	16.11
#4	———	腰筋(跨直通)	(315.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]1*[雙側]2/100	8.94
#4		左箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(315.00/4/12)+1)*1/100	21.25
#4		中箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(315.00/2/12)*1/100	39.46
#4		右箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(315.00/4/12)+1)*1/100	21.25
	———	箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](100-3)*2= 258.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (258.00*Int(315/150)/100= 5.16 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(315/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 315.00*(100-50-20)*2/10000= 1.89 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):1.89 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)-(容錯修正)= 40*100*315.00/1000000= 1.260 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=90.902 M (90.902 M*0.994/1000= 0.0904 T)
#7=47.360 M (47.360 M*3.040/1000= 0.1440 T)
鋼筋小計 = 0.2343 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 1.89 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.260 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG13, 位置序號: 36 [X5:-171,Y6:+79], 樑長: 1250.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y6(79), 本跨樑序列=>[TG11*:TG12:TG13:TG14], 本支樑次序: 3

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((1250.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	45.24
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((1250.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	43.86
#4		腰筋(跨直通)	(1250.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]1*[雙側]2/100	27.44
#7		#7 上主筋(扣除上直通筋後)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	(1250.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*1/100	15.08
#7		上層左外端加鐵(第1組)-錨定	(380.0+[錨定]50+31.0)*1/100	4.61
#7		上層右外端加鐵-(第1組)-錨定	(380.0+[錨定]50+31.0)*1/100	4.61
#7		下主筋(扣除上直通筋後)-第1組:	[中間樑,左延伸,右延伸]=(1250+[搭接]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*1/100	14.62
#7		下層左外端加鐵-(第1組)-錨定	(380.0+[錨定]50+31.0)*1/100	4.61
#7		下層右外端加鐵-(第1組)-錨定	(380.0+[錨定]50+31.0)*1/100	4.61
#4		腰筋(扣除直通腰筋後)	(1250+60/2+60/2+[搭接]48*1)*3*[雙側]2/100	81.48
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]23/100	99.72
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int((1250.00-23*15-23*15)/15+1)/100	164.75
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*23/100	99.72

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(1250/150)/100= 31.04 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(1250/150)/100= 34.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 1250.00*(165-50-20)*2/10000= 23.75 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):23.75 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*1250.00/1000000= 5.750 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=473.112 M (473.112 M*0.994/1000= 0.4703 T)
#7=202.680 M (202.680 M*3.040/1000= 0.6161 T)
鋼筋小計 = 1.0864 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 23.75 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 5.750 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG14, 位置序號: 16 [X4:+172,Y6:+79], 樑長: 315.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 100 cm 施

工:明開挖
樑跨代號: Y6(79), 本跨樑序列=>[TG11*:TG12:TG13:TG14], 本支樑次序: 4

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((315.00+[搭接]198*1+[右錨定](50+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	19.02
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((315.00+[搭接-下]152*1+[右錨定]50+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	17.64
#4		腰筋(跨直通)	(315.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]1*[雙側]2/100	8.94
#4		左箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(315.00/4/12)+1)*1/100	21.25
#4		中箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(315.00/2/12)*1/100	39.46
#4		右箍	[單箍長]((40+100)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(315.00/4/12)+1)*1/100	21.25
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](100-3)*2= 258.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (258.00*Int(315/150)/100= 5.16 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(315/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 315.00*(100-50-20)*2/10000= 1.89 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):1.89 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)-(容錯修正)= 40*100*315.00/1000000= 1.260 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=90.902 M (90.902 M*0.994/1000= 0.0904 T)
#7=50.420 M (50.420 M*3.040/1000= 0.1533 T)
鋼筋小計 = 0.2436 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 1.89 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.260 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB11, 位置序號: 22 [X4:-16,Y3:+22], 樑長: 555.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X4(-16)-7, 本跨樑序列=>[TB11:TB11:TB11:TB11:TB11], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((555.00+[搭接]198*1+[左錨定](40+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	25.62
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((555.00+[搭接-下]152*1+[左錨定](40+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	24.24
#4		腰筋(跨直通)	(555.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]50/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]4*[雙側]2/100	53.76
#7		上層中央加鐵(第1組)	(555.00-80-80+[搭接]198*0)*1/100	3.95

#7		下層左外端加鐵(第1組)-首樑	(170.0+[錨定]40+31.0)*1/100	2.41
#7		下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(555.00/4/15)+1)*1/100	43.36
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(555.00/2/15)*1/100	78.04
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(555.00/4/15)+1)*1/100	43.36
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(555/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(555/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 555.00*(165-50-20)*2/10000= 10.55 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):10.55 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*555.00/1000000= 2.553 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=218.514 M (218.514 M*0.994/1000= 0.2172 T)
#7=82.760 M (82.760 M*3.040/1000= 0.2516 T)
鋼筋小計 = 0.4688 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.55 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.553 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB11, 位置序號: 23 [X4:-16,Y4:+142], 樑長: 565.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X4(-16)-7, 本跨樑序列=>[TB11:TB11:TB11:TB11:TB11], 本支樑次序: 2

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	24.69
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	23.31
#4		腰筋(跨直通)	(565.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]4*[雙側]2/100	54.96
#7		上層中央加鐵(第1組)	(565.00-80-80+[搭接]198*0)*1/100	4.05
#7		下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#7		下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00

#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(565.00/4/15)+1)*1/100	43.36
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/2/15)*1/100	78.04
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/4/15)+1)*1/100	43.36
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(565/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(565/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 565.00*(165-50-20)*2/10000= 10.74 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):10.74 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*565.00/1000000= 2.599 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=219.714 M (219.714 M*0.994/1000= 0.2184 T)
#7=80.590 M (80.590 M*3.040/1000= 0.2450 T)
鋼筋小計 = 0.4634 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.74 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.599 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB11, 位置序號: 24 [X4:-16,Y6:-234], 樑長: 565.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X4(-16)-7, 本跨樑序列=>[TB11:TB11:TB11:TB11:TB11], 本支樑次序: 3

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	24.69
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	23.31
#4		腰筋(跨直通)	(565.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]4*[雙側]2/100	54.96
#7		上層中央加鐵(第1組)	(565.00-80-80+[搭接]198*0)*1/100	4.05
#7		下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#7		下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(565.00/4/15)+1)*1/100	43.36
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/2/15)*1/100	78.04

#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/4/15)+1)*1/100	43.36
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(565/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(565/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 565.00*(165-50-20)*2/10000= 10.74 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):10.74 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*565.00/1000000= 2.599 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=219.714 M (219.714 M*0.994/1000= 0.2184 T)
#7=80.590 M (80.590 M*3.040/1000= 0.2450 T)
鋼筋小計 = 0.4634 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.74 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.599 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB11, 位置序號: 25 [X4:-16,Y7:-109], 樑長: 565.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X4(-16)-7, 本跨樑序列=>[TB11:TB11:TB11:TB11:TB11], 本支樑次序: 4

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	24.69
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	23.31
#4		腰筋(跨直通)	(565.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]4*[雙側]2/100	54.96
#7		上層中央加鐵(第1組)	(565.00-80-80+[搭接]198*0)*1/100	4.05
#7		下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#7		下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(565.00/4/15)+1)*1/100	43.36
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/2/15)*1/100	78.04
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/4/15)+1)*1/100	43.36
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm

本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(565/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(565/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 565.00*(165-50-20)*2/10000= 10.74 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):10.74 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*565.00/1000000= 2.599 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=219.714 M (219.714 M*0.994/1000= 0.2184 T)
#7=80.590 M (80.590 M*3.040/1000= 0.2450 T)
鋼筋小計 = 0.4634 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.74 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 2.599 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB11, 位置序號: 26 [X4:-16,Y8:+17], 樑長: 565.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X4(-16)-7, 本跨樑序列=>[TB11:TB11:TB11:TB11:TB11], 本支樑次序: 5

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((565.00+[搭接]198*0+[右錨定](50+31.0)+[左半柱/半樑]60/2)*3)/100	20.28
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((565.00+[搭接-下]152*0+[右錨定]50+31.0)+[左半柱/半樑]60/2)*3)/100	20.28
#4		腰筋(跨直通)	(565.00+[搭接]62*0+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]4*[雙側]2/100	50.00
#7		上層中央加鐵(第1組)	(565.00-80-80+[搭接]198*0)*1/100	4.05
#7		下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#7		下層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(170.0+[錨定]50+31.0)*1/100	2.51
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(565.00/4/15)+1)*1/100	43.36
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/2/15)*1/100	78.04
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/4/15)+1)*1/100	43.36
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(565/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(565/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 565.00*(165-50-20)*2/10000= 10.74 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):10.74 M2

模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*565.00/1000000= 2.599 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=214.754 M (214.754 M*0.994/1000= 0.2135 T)
#7=73.660 M (73.660 M*3.040/1000= 0.2239 T)
鋼筋小計 = 0.4374 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.74 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 2.599 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG21, 位置序號: 41 [X6:+59,Y11:-122], 樑長: 472.35 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm
施工:明開挖
樑跨代號: Y11(-145), 本跨樑序列=>[TG21:TG22:TG23], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((472.35+[搭接]198*1+[左錨定](60+31.0)+[右半柱/半樑]70/2)*3)/100	23.89
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((472.35+[搭接-下]152*1+[左錨定](60+31.0)+[右半柱/半樑]70/2)*3)/100	22.51
#4		腰筋(跨直通)	(472.35+[搭接]62*1+[左半柱/樑]70/2+[右半柱/樑]70/2)*[支]4*[雙側]2/100	48.35
#7		上層中央加鐵(第1組)	(472.35-90-90+[搭接]198*0)*1/100	2.92
#7		下層左外端加鐵(第1組)-首樑	(155.0+[錨定]60+31.0)*1/100	2.46
#7		下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(155.0+70/2)*1/100	1.90
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(472.35/4/15)+1)*1/100	34.68
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(472.35/2/15)*1/100	65.03
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(472.35/4/15)+1)*1/100	34.68
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(472.35/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(472.35/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(邊樑-明開挖-外側全封,內側扣上下版厚)= 472.35*(165+(165-50-15))/10000= 12.52 M2
模版(樑底模)-地樑= 0.00 M2
模版小計(樑側模):12.52 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*472.35/1000000= 2.173 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=182.752 M (182.752 M*0.994/1000= 0.1817 T)
#7=78.224 M (78.224 M*3.040/1000= 0.2378 T)
鋼筋小計 = 0.4195 T

模版小計(樑側+樑底+其它) = 12.52 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 2.173 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG22, 位置序號: 31 [X5:+99,Y11:-176], 樑長: 472.35 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm
施工:明開挖
樑跨代號: Y11(-145), 本跨樑序列=>[TG21:TG22:TG23], 本支樑次序: 2

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((472.35+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]70/2+[右半柱/半樑]70/2)*3)/100	22.21
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((472.35+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]70/2+[右半柱/半樑]70/2)*3)/100	20.83
#4	———	腰筋(跨直通)	(472.35+[搭接]62*1+[左半柱/樑]70/2+[右半柱/樑]70/2)*[支]4*[雙側]2/100	48.35
#7	———	上層中央加鐵(第1組)	(472.35-95-95+[搭接]198*0)*1/100	2.82
#7	———	下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(155.0+70/2)*1/100	1.90
#7	———	下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(155.0+70/2)*1/100	1.90
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(472.35/4/15)+1)*1/100	34.68
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(472.35/2/15)*1/100	65.03
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(472.35/4/15)+1)*1/100	34.68
	———	箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
　　本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(472.35/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
　　本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(472.35/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
　　錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
　模版(樑側模)-地樑(邊樑-明開挖-外側全封,內側扣上下版厚)= 472.35*(165+(165-50-15))/10000= 12.52 M2
　模版(樑底模)-地樑= 0.00 M2
　模版小計(樑側模):12.52 M2
　模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
　RC(地樑)= 40*(165-50)*472.35/1000000= 2.173 M3
　註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
　#4=182.752 M (182.752 M*0.994/1000= 0.1817 T)
　#7=74.205 M (74.205 M*3.040/1000= 0.2256 T)
鋼筋小計 = 0.4072 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 12.52 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 2.173 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG23, 位置序號: 20 [X4:+119,Y11:-228], 樑長: 432.15 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm
施工:明開挖
樑跨代號: Y11(-145), 本跨樑序列=>[TG21:TG22:TG23], 本支樑次序: 3

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((432.15+[搭接]198*0+[右錨定](60+31.0)+[左半柱/半樑]70/2)*3)/100	16.74
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((432.15+[搭接-下]152*0+[右錨定]60+31.0)+[左半柱/半樑]70/2)*3)/100	16.74
#4		腰筋(跨直通)	(432.15+[搭接]62*0+[左半柱/樑]70/2+[右半柱/樑]70/2)*[支]4*[雙側]2/100	40.17
#7		上層中央加鐵(第1組)	(432.15-90-65+[搭接]198*0)*1/100	2.77
#7		下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(155.0+70/2)*1/100	1.90
#7		下層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(155.0+[錨定]60+31.0)*1/100	2.46
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(432.15/4/15)+1)*1/100	34.68
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(432.15/2/15)*1/100	60.70
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(432.15/4/15)+1)*1/100	34.68
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(432.15/150)/100= 7.76 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(432.15/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(邊樑-明開挖-外側全封,內側扣上下版厚)= 432.15*(165+(165-50-15))/10000= 11.45 M2
模版(樑底模)-地樑= 0.00 M2
模版小計(樑側模):11.45 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*432.15/1000000= 1.988 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=170.241 M (170.241 M*0.994/1000= 0.1692 T)
#7=56.980 M (56.980 M*3.040/1000= 0.1732 T)
鋼筋小計 = 0.3424 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 11.45 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.988 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB18, 位置序號: 5 [X3:-131,Y3:+17], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X3(-131), 本跨樑序列=>[TB18:TB19:TB19:TB19:TB19:TB19:TB20], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	26.52
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	25.14

#4		腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]4*[雙側]2/100	54.96
#7		上層中央加鐵(第1組)	(545.00-105-105+[搭接]198*0)*1/100	3.35
#7		下層左外端加鐵(第1組)-首樑	(165.0+[錨定]70+31.0)*1/100	2.66
#7		下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*1/100	2.05
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(545.00/4/15)+1)*1/100	43.36
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(545.00/2/15)*1/100	78.04
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(545.00/4/15)+1)*1/100	43.36
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(545/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(545/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 545.00*(165-50-15)*2/10000= 10.90 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):10.90 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*545.00/1000000= 2.507 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=219.714 M (219.714 M*0.994/1000= 0.2184 T)
#7=84.260 M (84.260 M*3.040/1000= 0.2561 T)
鋼筋小計 = 0.4745 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.90 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.507 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB19, 位置序號: 6 [X3:-131,Y4:+142], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X3(-131), 本跨樑序列=>[TB18:TB19:TB19:TB19:TB19:TB19:TB20], 本支樑次序: 2

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#4		腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]4*[雙側]2/100	54.96
#7		#7 上主筋(扣除上直通筋後)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	(545.00+[搭接]198*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*1/100	6.25

#7		下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*1/100	2.05
#7		下層左外端加鐵-(第1組)-錨定	(165.0+[錨定]70+31.0)*1/100	2.66
#7		下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*2/100	4.10
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(545.00/4/15)+1)*1/100	43.36
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(545.00/2/15)*1/100	78.04
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(545.00/4/15)+1)*1/100	43.36
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(545/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(545/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(邊樑-明開挖-外側全封,內側扣上下版厚)= 545.00*(165+(165-50-20))/10000= 14.17 M2
模版(樑底模)-地樑= 0.00 M2
模版小計(樑側模):14.17 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*545.00/1000000= 2.507 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=219.714 M (219.714 M*0.994/1000= 0.2184 T)
#7=87.600 M (87.600 M*3.040/1000= 0.2663 T)
鋼筋小計 = 0.4847 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 14.17 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.507 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB19, 位置序號: 7 [X3:-131,Y6:-234], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X3(-131), 本跨樑序列=>[TB18:TB19:TB19:TB19:TB19:TB19:TB20], 本支樑次序: 3

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#4		腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]4*[雙側]2/100	54.96
#7		#7 上主筋(扣除上直通筋後)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	(545.00+[搭接]198*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*1/100	6.25
#7		下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*2/100	4.10

#7	———	下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*2/100	4.10
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(545.00/4/15)+1)*1/100	43.36
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(545.00/2/15)*1/100	78.04
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(545.00/4/15)+1)*1/100	43.36
	———	箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(545/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(545/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(邊樑-明開挖-外側全封,內側扣上下版厚)= 545.00*(165+(165-50-20))/10000= 14.17 M2
模版(樑底模)-地樑= 0.00 M2
模版小計(樑側模):14.17 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*545.00/1000000= 2.507 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=219.714 M (219.714 M*0.994/1000= 0.2184 T)
#7=86.990 M (86.990 M*3.040/1000= 0.2644 T)
鋼筋小計 = 0.4828 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 14.17 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.507 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB19, 位置序號: 8 [X3:-131,Y7:-109], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X3(-131), 本跨樑序列=>[TB18:TB19:TB19:TB19:TB19:TB19:TB20], 本支樑次序: 4

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#4	———	腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]4*[雙側]2/100	54.96
#7	———	#7 上主筋(扣除上直通筋後)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	(545.00+[搭接]198*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*1/100	6.25
#7	———	下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*2/100	4.10
#7	———	下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*2/100	4.10
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(545.00/4/15)+1)*1/100	43.36

#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(545.00/2/15)*1/100	78.04
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(545.00/4/15)+1)*1/100	43.36
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(545/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(545/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(邊樑-明開挖-外側全封,內側扣上下版厚)= 545.00*(165+(165-50-20))/10000= 14.17 M2
模版(樑底模)-地樑= 0.00 M2
模版小計(樑側模):14.17 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*545.00/1000000= 2.507 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=219.714 M (219.714 M*0.994/1000= 0.2184 T)
#7=86.990 M (86.990 M*3.040/1000= 0.2644 T)
鋼筋小計 = 0.4828 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 14.17 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 2.507 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB19, 位置序號: 9 [X3:-131,Y8:+17], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X3(-131), 本跨樑序列=>[TB18:TB19:TB19:TB19:TB19:TB19:TB20], 本支樑次序: 5

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	18.75
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#4		腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]62*0+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]4*[雙側]2/100	50.00
#7		#7 上主筋(扣除上直通筋後)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	(545.00+[搭接]198*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*1/100	6.25
#7		下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*2/100	4.10
#7		下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*2/100	4.10
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(545.00/4/15)+1)*1/100	43.36
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(545.00/2/15)*1/100	78.04
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(545.00/4/15)+1)*1/100	43.36

		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(545/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(545/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(邊樑-明開挖-外側全封,內側扣上下版厚)= 545.00*(165+(165-50-20))/10000= 14.17 M2
模版(樑底模)-地樑= 0.00 M2
模版小計(樑側模):14.17 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*545.00/1000000= 2.507 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=214.754 M (214.754 M*0.994/1000= 0.2135 T)
#7=81.050 M (81.050 M*3.040/1000= 0.2464 T)
鋼筋小計 = 0.4599 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 14.17 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.507 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB19, 位置序號: 10 [X3:-131,Y9:+144], 樑長: 550.36 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm
施工:明開挖
樑跨代號: X3(-131), 本跨樑序列=>[TB18:TB19:TB19:TB19:TB19:TB19:TB20], 本支樑次序: 6

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((550.36+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.85
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((550.36+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.47
#4		腰筋(跨直通)	(550.36+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]4*[雙側]2/100	55.39
#7		#7 上主筋(扣除上直通筋後)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	(550.36+[搭接]198*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*1/100	6.30
#7		下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*2/100	4.10
#7		下層右外端加鐵-(第1組)-錨定	(165.0+[錨定]70+31.0)*2/100	5.32
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(550.36/4/15)+1)*1/100	43.36
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(550.36/2/15)*1/100	78.04
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(550.36/4/15)+1)*1/100	43.36
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(550.36/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(550.36/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用

錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 550.36*(165-50-20)*2/10000= 10.46 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):10.46 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*550.36/1000000= 2.532 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=220.142 M (220.142 M*0.994/1000= 0.2188 T)
#7=88.585 M (88.585 M*3.040/1000= 0.2693 T)
鋼筋小計 = 0.4881 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.46 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.532 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB20, 位置序號: 11 [X3:-131,Y10:+103], 樑長: 228.55 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm
施工:明開挖
樑跨代號: X3(-131), 本跨樑序列=>[TB18:TB19:TB19:TB19:TB19:TB19:TB20], 本支樑次序: 7

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((228.55+[搭接]198*1+[右錨定](60+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	16.73
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((228.55+[搭接-下]152*1+[右錨定]60+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	15.35
#4		腰筋(跨直通)	(228.55+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]70/2)*[支]4*[雙側]2/100	29.24
#7		下主筋(扣除上直通筋後)-第1組:	[尾樑,左延伸,右錨定]=(228.55+[搭接]152*0+[右錨定]60+31.0+[左半柱/半樑]80/2)*1/100	3.60
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(228.55/4/15)+1)*1/100	17.34
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(228.55/2/15)*1/100	30.35
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(228.55/4/15)+1)*1/100	17.34
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(228.55/150)/100= 3.88 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(228.55/150)/100= 4.30 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 228.55*(165-50-15)*2/10000= 4.57 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):4.57 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*228.55/1000000= 1.051 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=94.278 M (94.278 M*0.994/1000= 0.0937 T)
#7=43.848 M (43.848 M*3.040/1000= 0.1333 T)
鋼筋小計 = 0.2270 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 4.57 M2
樑側:(普) 樑底(普)

混凝土小計 = 1.051 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB6*, 位置序號: 62 [X7:-211,Y3:+14], 樑長: 550.36 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 215 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X7(-211), 本跨樑序列=>[TB6*:TB6*:TB6*:TB6*:TB6:TB6:TB7:TB8], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((550.36+[搭接]198*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	26.68
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((550.36+[搭接-下]152*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	25.30
#4		腰筋(跨直通)	(550.36+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]4*[雙側]2/100	55.39
#7		上層中央加鐵(第1組)	(550.36-75-75+[搭接]198*0)*1/100	4.00
#7		下層左外端加鐵(第1組)-首樑	(165.0+[錨定]70+31.0)*1/100	2.66
#7		下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*1/100	2.05
#4		腰筋(扣除直通腰筋後)	(550.36+80/2+80/2+[搭接]48*0)*2*[雙側]2/100	25.21
#4		左箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(550.36/4/15)+1)*1/100	53.36
#4		中箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(550.36/2/15)*1/100	96.04
#4		右箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(550.36/4/15)+1)*1/100	53.36
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](215-3)*2= 488.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (488.00*Int(550.36/150)/100= 14.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(550.36/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 550.36*(215-50-18)*2/10000= 16.18 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):16.18 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(215-50)*550.36/1000000= 3.632 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=283.357 M (283.357 M*0.994/1000= 0.2817 T)
#7=88.235 M (88.235 M*3.040/1000= 0.2682 T)
鋼筋小計 = 0.5499 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 16.18 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 3.632 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB6*, 位置序號: 63 [X7:-211,Y4:+142], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 215 cm 施工:明開挖

樑跨代號: X7(-211), 本跨樑序列=>[TB6*:TB6*:TB6*:TB6*:TB6:TB6:TB7:TB8], 本支樑次序: 2

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#4	———	腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]4*[雙側]2/100	54.96
#7	———	上層中央加鐵(第1組)	(545.00-75-75+[搭接]198*0)*1/100	3.95
#7	———	下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*1/100	2.05
#7	———	下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*1/100	2.05
#4	———	腰筋(扣除直通腰筋後)	(545+80/2+80/2+[搭接]48*0)*2*[雙側]2/100	25.00
#4		左箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(545.00/4/15)+1)*1/100	53.36
#4		中箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(545.00/2/15)*1/100	96.04
#4		右箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(545.00/4/15)+1)*1/100	53.36
	———	箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](215-3)*2= 488.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (488.00*Int(545/150)/100= 14.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(545/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 545.00*(215-50-18)*2/10000= 16.02 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):16.02 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(215-50)*545.00/1000000= 3.597 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=282.714 M (282.714 M*0.994/1000= 0.2810 T)
#7=83.590 M (83.590 M*3.040/1000= 0.2541 T)
鋼筋小計 = 0.5351 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 16.02 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 3.597 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB6*, 位置序號: 64 [X7:-211,Y6:-234], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 215 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X7(-211), 本跨樑序列=>[TB6*:TB6*:TB6*:TB6*:TB6:TB6:TB7:TB8], 本支樑次序: 3

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69

#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#4	———	腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]4*[雙側]2/100	54.96
#7	———	上層中央加鐵(第1組)	(545.00-75-75+[搭接]198*0)*1/100	3.95
#7	———	下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*1/100	2.05
#7	———	下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*1/100	2.05
#4	———	腰筋(扣除直通腰筋後)	(545+80/2+80/2+[搭接]48*0)*2*[雙側]2/100	25.00
#4		左箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(545.00/4/15)+1)*1/100	53.36
#4		中箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(545.00/2/15)*1/100	96.04
#4		右箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(545.00/4/15)+1)*1/100	53.36
	———	箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](215-3)*2= 488.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (488.00*Int(545/150)/100= 14.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(545/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 545.00*(215-50-18)*2/10000= 16.02 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):16.02 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(215-50)*545.00/1000000= 3.597 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=282.714 M (282.714 M*0.994/1000= 0.2810 T)
#7=83.590 M (83.590 M*3.040/1000= 0.2541 T)
鋼筋小計 = 0.5351 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 16.02 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 3.597 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB6*, 位置序號: 65 [X7:-211,Y7:-203], 樑長: 357.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 215 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X7(-211), 本跨樑序列=>[TB6*:TB6*:TB6*:TB6*:TB6:TB6:TB7:TB8], 本支樑次序: 4

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((357.00+[搭接]198*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]0/2)*3)/100	11.91
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((357.00+[搭接-下]152*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]0/2)*3)/100	16.47

#4	———	腰筋(跨直通)	(357.00+[搭接]62*0+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]0/2)*[支]4*[雙側]2/100	31.76
#7	———	上層中央加鐵(第1組)	(357.00-75-75+[搭接]198*0)*1/100	2.07
#7	———	下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*1/100	2.05
#7	———	下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+0/2)*1/100	1.65
#4	———	腰筋(扣除直通腰筋後)	(357+80/2+0/2+[搭接]48*0)*2*[雙側]2/100	15.88
#4		左箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(357.00/4/15)+1)*1/100	32.01
#4		中箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(357.00/2/15)*1/100	58.69
#4		右箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(357.00/4/15)+1)*1/100	32.01
	———	箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](215-3)*2= 488.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (488.00*Int(357/150)/100= 9.76 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(357/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 357.00*(215-50-18)*2/10000= 10.50 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*215.0/10000= 0.86 M2
模版小計(樑側模):10.50 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.86 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(215-50)*357.00/1000000= 2.356 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=170.359 M (170.359 M*0.994/1000= 0.1693 T)
#7=52.510 M (52.510 M*3.040/1000= 0.1596 T)
鋼筋小計 = 0.3290 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 11.36 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.356 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB6, 位置序號: 66 [X7:-211,Y7:+70], 樑長: 188.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X7(-211), 本跨樑序列=>[TB6*:TB6*:TB6*:TB6*:TB6:TB6:TB7:TB8], 本支樑次序: 5

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((188.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]0/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	12.78
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((188.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]0/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	11.40

#4	———	腰筋(跨直通)	(188.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]0/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]4*[雙側]2/100	23.20
#7	———	上層中央加鐵(第1組)	(188.00-75-75+[搭接]198*0)*1/100	0.38
#7	———	下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+0/2)*1/100	1.65
#7	———	下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*1/100	2.05
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(188.00/4/15)+1)*1/100	17.34
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(188.00/2/15)*1/100	26.01
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(188.00/4/15)+1)*1/100	17.34
	———	箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(188/150)/100= 3.88 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(188/150)/100= 4.30 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 188.00*(165-50-15)*2/10000= 3.76 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*165.0/10000= 0.66 M2
模版小計(樑側模):3.76 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.66 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*188.00/1000000= 0.865 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=83.899 M (83.899 M*0.994/1000= 0.0834 T)
#7=36.440 M (36.440 M*3.040/1000= 0.1108 T)
鋼筋小計 = 0.1942 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 4.42 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.865 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB6, 位置序號: 67 [X7:-211,Y8:+17], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X7(-211), 本跨樑序列=>[TB6*:TB6*:TB6*:TB6*:TB6:TB6:TB7:TB8], 本支樑次序: 6

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	18.75
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#4	———	腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]62*0+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]4*[雙側]2/100	50.00

#7	———	上層中央加鐵(第1組)	(545.00-75-75+[搭接]198*0)*1/100	3.95
#7	———	下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*1/100	2.05
#7	———	下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*1/100	2.05
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(545.00/4/15)+1)*1/100	43.36
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(545.00/2/15)*1/100	78.04
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(545.00/4/15)+1)*1/100	43.36
	———	箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(545/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(545/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 545.00*(165-50-15)*2/10000= 10.90 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):10.90 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*545.00/1000000= 2.507 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=214.754 M (214.754 M*0.994/1000= 0.2135 T)
#7=74.650 M (74.650 M*3.040/1000= 0.2269 T)
鋼筋小計 = 0.4404 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.90 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.507 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB7, 位置序號: 68 [X7:-211,Y9:+144], 樑長: 550.36 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X7(-211), 本跨樑序列=>[TB6*:TB6*:TB6*:TB6*:TB6:TB6:TB7:TB8], 本支樑次序: 7

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((550.36+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.85
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((550.36+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.47
#4	———	腰筋(跨直通)	(550.36+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]4*[雙側]2/100	55.39
#7	———	上層中央加鐵(第1組)	(550.36-75-165+[搭接]198*0)*1/100	3.10
#7		上層右外端加鐵-(第1組)-錨定	(165.0+[錨定]70+31.0)*2/100	5.32

#7		下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*1/100	2.05
#7		下層左外端加鐵-(第1組)-錨定	(165.0+[錨定]70+31.0)*1/100	2.66
#7		下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*1/100	2.05
#7		下層右外端加鐵-(第1組)-錨定	(165.0+[錨定]70+31.0)*1/100	2.66
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(550.36/4/15)+1)*1/100	43.36
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(550.36/2/15)*1/100	78.04
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(550.36/4/15)+1)*1/100	43.36
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(550.36/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(550.36/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 550.36*(165-50-20)*2/10000= 10.46 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):10.46 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*550.36/1000000= 2.532 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=220.142 M (220.142 M*0.994/1000= 0.2188 T)
#7=90.705 M (90.705 M*3.040/1000= 0.2757 T)
鋼筋小計 = 0.4946 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.46 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.532 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB8, 位置序號: 69 [X7:-211,Y10:+137], 樑長: 296.44 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm
施工:明開挖
樑跨代號: X7(-211), 本跨樑序列=>[TB6*:TB6*:TB6*:TB6*:TB6:TB6:TB7:TB8], 本支樑次序: 8

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((296.44+[搭接]198*1+[右錨定](60+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	18.76
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((296.44+[搭接-下]152*1+[右錨定]60+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	17.38
#4		腰筋(跨直通)	(296.44+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]70/2)*[支]4*[雙側]2/100	34.68
#7		上層中央加鐵(第1組)	(296.44-75-55+[搭接]198*0)*1/100	1.66

#7		下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(165.0+80/2)*1/100	2.05
#7		下層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(55.0+[錨定]60+31.0)*1/100	1.46
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(296.44/4/15)+1)*1/100	21.68
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(296.44/2/15)*1/100	39.02
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(296.44/4/15)+1)*1/100	21.68
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(296.44/150)/100= 3.88 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(296.44/150)/100= 4.30 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(邊樑-明開挖-外側全封,內側扣上下版厚)= 296.44*(165+(165-50-15))/10000= 7.86 M2
模版(樑底模)-地樑= 0.00 M2
模版小計(樑側模):7.86 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*296.44/1000000= 1.364 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=117.052 M (117.052 M*0.994/1000= 0.1163 T)
#7=49.500 M (49.500 M*3.040/1000= 0.1505 T)
鋼筋小計 = 0.2668 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.86 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.364 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB2, 位置序號: 78 [X8:-231,Y2:-50], 樑長: 447.64 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X8(-241), 本跨樑序列=>[TB2:TB3*:TB3*:TB3*:TB3*:TB3:TB3], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((447.64+[搭接]198*1+[左錨定](40+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	22.40
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((447.64+[搭接-下]152*1+[左錨定](40+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	21.02
#4		腰筋(跨直通)	(447.64+[搭接]62*1+[左半柱/樑]50/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]4*[雙側]2/100	45.17
#7		上層中央加鐵(第1組)	(447.64-60-85+[搭接]198*0)*1/100	3.03
#7		下層左外端加鐵(第1組)-首樑	(155.0+[錨定]40+31.0)*1/100	2.26
#7		下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00

#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(447.64/4/15)+1)*1/100	34.68
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(447.64/2/15)*1/100	60.70
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(447.64/4/15)+1)*1/100	34.68
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(447.64/150)/100= 7.76 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(447.64/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 447.64*(165-50-15)*2/10000= 8.95 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):8.95 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*447.64/1000000= 2.059 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=175.240 M (175.240 M*0.994/1000= 0.1742 T)
#7=67.064 M (67.064 M*3.040/1000= 0.2039 T)
鋼筋小計 = 0.3781 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 8.95 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.059 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB3*, 位置序號: 79 [X8:-241,Y3:+17], 樑長: 565.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 215 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X8(-241), 本跨樑序列=>[TB2:TB3*:TB3*:TB3*:TB3*:TB3:TB3], 本支樑次序: 2

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	24.69
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	23.31
#4		腰筋(跨直通)	(565.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]4*[雙側]2/100	54.96
#7		上層中央加鐵(第1組)	(565.00-80-80+[搭接]198*0)*1/100	4.05
#7		下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#7		下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#4		腰筋(扣除直通腰筋後)	(565+60/2+60/2+[搭接]48*0)*2*[雙側]2/100	25.00
#4		左箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(565.00/4/15)+1)*1/100	53.36

#4		中箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/2/15)*1/100	96.04
#4		右箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/4/15)+1)*1/100	53.36
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](215-3)*2= 488.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (488.00*Int(565/150)/100= 14.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(565/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 565.00*(215-50-18)*2/10000= 16.61 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):16.61 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(215-50)*565.00/1000000= 3.729 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=282.714 M (282.714 M*0.994/1000= 0.2810 T)
#7=83.590 M (83.590 M*3.040/1000= 0.2541 T)
鋼筋小計 = 0.5351 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 16.61 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 3.729 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB3*, 位置序號: 80 [X8:-241,Y4:+142], 樑長: 565.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 215 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X8(-241), 本跨樑序列=>[TB2:TB3*:TB3*:TB3*:TB3*:TB3:TB3], 本支樑次序: 3

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	24.69
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	23.31
#4		腰筋(跨直通)	(565.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]4*[雙側]2/100	54.96
#7		上層中央加鐵(第1組)	(565.00-80-80+[搭接]198*0)*1/100	4.05
#7		下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#7		下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#4		腰筋(扣除直通腰筋後)	(565+60/2+60/2+[搭接]48*0)*2*[雙側]2/100	25.00
#4		左箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(565.00/4/15)+1)*1/100	53.36
#4		中箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/2/15)*1/100	96.04

#4		右箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/4/15)+1)*1/100	53.36
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](215-3)*2= 488.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (488.00*Int(565/150)/100= 14.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(565/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 565.00*(215-50-18)*2/10000= 16.61 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):16.61 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(215-50)*565.00/1000000= 3.729 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=282.714 M (282.714 M*0.994/1000= 0.2810 T)
#7=83.590 M (83.590 M*3.040/1000= 0.2541 T)
鋼筋小計 = 0.5351 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 16.61 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 3.729 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB3*, 位置序號: 81 [X8:-241,Y6:-234], 樑長: 565.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 215 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X8(-241), 本跨樑序列=>[TB2:TB3*:TB3*:TB3*:TB3*:TB3:TB3], 本支樑次序: 4

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接]198*0+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	18.75
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接-下]152*0+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	23.31
#4		腰筋(跨直通)	(565.00+[搭接]62*0+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]4*[雙側]2/100	50.00
#7		上層中央加鐵(第1組)	(565.00-80-80+[搭接]198*0)*1/100	4.05
#7		下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#7		下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#4		腰筋(扣除直通腰筋後)	(565+60/2+60/2+[搭接]48*0)*2*[雙側]2/100	25.00
#4		左箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(565.00/4/15)+1)*1/100	53.36
#4		中箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/2/15)*1/100	96.04
#4		右箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(565.00/4/15)+1)*1/100	53.36

	———	箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](215-3)*2= 488.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (488.00*Int(565/150)/100= 14.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(565/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 565.00*(215-50-18)*2/10000= 16.61 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):16.61 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(215-50)*565.00/1000000= 3.729 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=277.754 M (277.754 M*0.994/1000= 0.2761 T)
#7=77.650 M (77.650 M*3.040/1000= 0.2361 T)
鋼筋小計 = 0.5121 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 16.61 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 3.729 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB3*, 位置序號: 82 [X8:-241,Y7:-208], 樑長: 367.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 215 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X8(-241), 本跨樑序列=>[TB2:TB3*:TB3*:TB3*:TB3*:TB3:TB3], 本支樑次序: 5

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((367.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]0/2)*3)/100	17.85
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((367.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]0/2)*3)/100	16.47
#4	———	腰筋(跨直通)	(367.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]0/2)*[支]4*[雙側]2/100	36.72
#7	———	上層中央加鐵(第1組)	(367.00-80-80+[搭接]198*0)*1/100	2.07
#7	———	下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#7	———	下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+0/2)*1/100	1.70
#4	———	腰筋(扣除直通腰筋後)	(367+60/2+0/2+[搭接]48*0)*2*[雙側]2/100	15.88
#4		左箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(367.00/4/15)+1)*1/100	37.35
#4		中箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(367.00/2/15)*1/100	64.03
#4		右箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(367.00/4/15)+1)*1/100	37.35
	———	箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](215-3)*2= 488.00 cm

本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (488.00*Int(367/150)/100= 9.76 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(367/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 367.00*(215-50-18)*2/10000= 10.79 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*215.0/10000= 0.86 M2
模版小計(樑側模):10.79 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.86 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(215-50)*367.00/1000000= 2.422 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=191.326 M (191.326 M*0.994/1000= 0.1902 T)
#7=58.450 M (58.450 M*3.040/1000= 0.1777 T)
鋼筋小計 = 0.3679 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 11.65 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 2.422 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB3, 位置序號: 83 [X8:-241,Y7:+75], 樑長: 198.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X8(-241), 本跨樑序列=>[TB2:TB3*:TB3*:TB3*:TB3*:TB3:TB3], 本支樑次序: 6

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((198.00+[搭接]198*0+[左半柱/半樑]0/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	6.84
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((198.00+[搭接-下]152*0+[左半柱/半樑]0/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	11.40
#4	———	腰筋(跨直通)	(198.00+[搭接]62*0+[左半柱/樑]0/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]4*[雙側]2/100	18.24
#7	———	上層中央加鐵(第1組)	(198.00-80-80+[搭接]198*0)*1/100	0.38
#7	———	下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+0/2)*1/100	1.70
#7	———	下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(198.00/4/15)+1)*1/100	17.34
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(198.00/2/15)*1/100	26.01
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(198.00/4/15)+1)*1/100	17.34
	———	箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(198/150)/100= 3.88 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(198/150)/100= 4.30 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 198.00*(165-50-15)*2/10000= 3.96 M2

模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*165.0/10000= 0.66 M2
模版小計(樑側模):3.96 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.66 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*198.00/1000000= 0.911 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=78.939 M (78.939 M*0.994/1000= 0.0785 T)
#7=30.500 M (30.500 M*3.040/1000= 0.0927 T)
鋼筋小計 = 0.1712 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 4.62 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.911 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB3, 位置序號: 84 [X8:-241,Y8:+20], 樑長: 572.51 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X8(-241), 本跨樑序列=>[TB2:TB3*:TB3*:TB3*:TB3*:TB3:TB3], 本支樑次序: 7

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((572.51+[搭接]198*1+[右錨定](50+31.0)+[左半柱/半樑]60/2)*3)/100	26.45
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((572.51+[搭接-下]152*1+[右錨定]50+31.0)+[左半柱/半樑]60/2)*3)/100	25.07
#4		腰筋(跨直通)	(572.51+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]4*[雙側]2/100	55.56
#7		上層中央加鐵(第1組)	(572.51-80-80+[搭接]198*0)*1/100	4.13
#7		下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(170.0+60/2)*1/100	2.00
#7		下層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(170.0+[錨定]50+31.0)*1/100	2.51
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(572.51/4/15)+1)*1/100	43.36
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(572.51/2/15)*1/100	82.38
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(572.51/4/15)+1)*1/100	43.36
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(572.51/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(572.51/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 572.51*(165-50-15)*2/10000= 11.45 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):11.45 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*572.51/1000000= 2.634 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------

鋼筋計算結果:
#4=224.650 M (224.650 M*0.994/1000= 0.2233 T)
#7=84.685 M (84.685 M*3.040/1000= 0.2574 T)
鋼筋小計 = 0.4807 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 11.45 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 2.634 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG2+90, 位置序號: 52 [X7:-11,Y1:+184], 樑長: 320.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 225 cm
施工:明開挖
樑跨代號: Y1(184), 本跨樑序列=>[TG2+90:TG3+90:TG4+90:TG5+90], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((320.00+[搭接]198*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	19.47
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((320.00+[搭接-下]152*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	18.09
#4		腰筋(跨直通)	(320.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]6*[雙側]2/100	54.24
#7		上層中央加鐵(第1組)	(320.00-60-80+[搭接]198*0)*1/100	1.80
#7		上層右外端加鐵-(第1組)-錨定	(80.0+[錨定]50+31.0)*1/100	1.61
#7		下主筋(扣除上直通筋後)-第1組:	[首樑,左錨定,右延伸]=(320+[搭接]152*0+[左錨定]70+31.0+[右半柱/半樑]60/2)*1/100	4.51
#7		下層中央加鐵(第1組)	(320.00-60-80+[搭接]152*0)*1/100	1.80
#7		下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(80.0+60/2)*1/100	1.10
#4		左箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(320.00/4/15)+1)*1/100	33.21
#4		中箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(320.00/2/15)*1/100	55.36
#4		右箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(320.00/4/15)+1)*1/100	33.21
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](225-3)*2= 508.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (508.00*Int(320/150)/100= 10.16 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(320/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 320.00*(225-50-15)*2/10000= 10.24 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):10.24 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(225-50)*320.00/1000000= 2.240 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:

#4=176.024 M (176.024 M*0.994/1000= 0.1750 T)
#7=67.140 M (67.140 M*3.040/1000= 0.2041 T)
鋼筋小計 = 0.3791 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.24 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 2.240 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG3+90, 位置序號: 42 [X6:-6,Y1:+184], 樑長: 590.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 225 cm
施工:明開挖
樑跨代號: Y1(184), 本跨樑序列=>[TG2+90:TG3+90:TG4+90:TG5+90], 本支樑次序: 2

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((590.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]50/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	25.59
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((590.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]50/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.21
#4		腰筋(跨直通)	(590.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]50/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]6*[雙側]2/100	86.04
#7		上層中央加鐵(第1組)	(590.00-115-115+[搭接]198*0)*1/100	3.60
#7		下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(180.0+50/2)*1/100	2.05
#7		下層左外端加鐵-(第1組)-錨定	(180.0+[錨定]40+31.0)*1/100	2.51
#7		下層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(180.0+80/2)*1/100	2.20
#4		左箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(590.00/4/15)+1)*1/100	55.36
#4		中箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(590.00/2/15)*1/100	105.18
#4		右箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(590.00/4/15)+1)*1/100	55.36
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](225-3)*2= 508.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (508.00*Int(590/150)/100= 15.24 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(590/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 590.00*(225-50-15)*2/10000= 18.88 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):18.88 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(225-50)*590.00/1000000= 4.130 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=301.929 M (301.929 M*0.994/1000= 0.3001 T)
#7=88.300 M (88.300 M*3.040/1000= 0.2684 T)
鋼筋小計 = 0.5685 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 18.88 M2
樑側:(普)　樑底(普)

混凝土小計 = 4.130 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG4+90, 位置序號: 30 [X5:+164,Y1:+184], 樑長: 590.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 225 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y1(184), 本跨樑序列=>[TG2+90:TG3+90:TG4+90:TG5+90], 本支樑次序: 3

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((590.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]50/2)*3)/100	25.59
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((590.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]50/2)*3)/100	24.21
#4		腰筋(跨直通)	(590.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]50/2)*[支]6*[雙側]2/100	86.04
#7		上層中央加鐵(第1組)	(590.00-115-85+[搭接]198*0)*1/100	3.90
#7		下層左外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬)	(180.0+80/2)*1/100	2.20
#7		下層右外端加鐵-(第1組)-錨定	(180.0+[錨定]40+31.0)*1/100	2.51
#4		左箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(590.00/4/15)+1)*1/100	55.36
#4		中箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(590.00/2/15)*1/100	105.18
#4		右箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(590.00/4/15)+1)*1/100	55.36
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](225-3)*2= 508.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (508.00*Int(590/150)/100= 15.24 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(590/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 590.00*(225-50-15)*2/10000= 18.88 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):18.88 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(225-50)*590.00/1000000= 4.130 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=301.929 M (301.929 M*0.994/1000= 0.3001 T)
#7=86.550 M (86.550 M*3.040/1000= 0.2631 T)
鋼筋小計 = 0.5632 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 18.88 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 4.130 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG5+90, 位置序號: 12 [X4:+169,Y1:+184], 樑長: 320.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 225 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y1(184), 本跨樑序列=>[TG2+90:TG3+90:TG4+90:TG5+90], 本支樑次序: 4

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((320.00+[搭接]198*0+[右錨定](70+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	13.83
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((320.00+[搭接-下]152*0+[右錨定]70+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	13.83
#4		腰筋(跨直通)	(320.00+[搭接]62*0+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]6*[雙側]2/100	48.00
#7		下主筋(扣除上直通筋後)-第1組:	[尾樑,左延伸,右錨定]=(320+[搭接]152*0+[右錨定]70+31.0+[左半柱/半樑]80/2)*1/100	4.61
#4		左箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(320.00/4/15)+1)*1/100	33.21
#4		中箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(320.00/2/15)*1/100	55.36
#4		右箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(320.00/4/15)+1)*1/100	33.21
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](225-3)*2= 508.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (508.00*Int(320/150)/100= 10.16 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(320/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(邊樑-明開挖-外側全封,內側扣上下版厚)= 320.00*(225+(225-50-15))/10000= 12.32 M2
模版(樑底模)-地樑= 0.00 M2
模版小計(樑側模):12.32 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(225-50)*320.00/1000000= 2.240 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=169.784 M (169.784 M*0.994/1000= 0.1688 T)
#7=51.030 M (51.030 M*3.040/1000= 0.1551 T)
鋼筋小計 = 0.3239 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 12.32 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.240 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG8+90, 位置序號: 33 [X5:-171,Y2:+224], 樑長: 1050.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 225 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y2(224), 本跨樑序列=>[TG8+90:TG9+90], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((1050.00+[搭接]198*1+[左錨定](-10+31.0)+[右半柱/半樑]0/2)*3)/100	38.07
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((1050.00+[搭接-下]152*1+[左錨定](-10+31.0)+[右半柱/半樑]0/2)*3)/100	36.69
#4		腰筋(跨直通)	(1050.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]0/2+[右半柱/樑]0/2)*[支]3*[雙側]2/100	66.72
#7		上層左外端加鐵(第1組)-首樑	(375.0+[左錨定]-10+31.0)*2/100	7.92

#7		上層右外端加鐵-(第1組)-錨定	(375.0+[錨定]-10+31.0)*2/100	7.92
#7		下主筋(扣除上直通筋後)-第1組:	[首樑,左錨定,右延伸]=(1050+[搭接]152*1+[左錨定]-10+31.0+[右半柱/半樑]0/2)*1/100	12.23
#7		下層左外端加鐵(第1組)-首樑	(375.0+[錨定]-10+31.0)*1/100	3.96
#7		下層右外端加鐵-(第1組)-錨定	(375.0+[錨定]-10+31.0)*1/100	3.96
#4		腰筋(扣除直通腰筋後)	(1050+0/2+0/2+[搭接]48*1)*3*[雙側]2/100	65.88
#4		左箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支]23/100	127.32
#4		中箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int((1050.00-23*15-23*15)/15+1)/100	138.39
#4		右箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*23/100	127.32

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](225-3)*2= 508.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (508.00*Int(1050/150)/100= 35.56 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(1050/150)/100= 30.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 1050.00*(225-50-15)*2/10000= 33.60 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*225.0/10000= 0.90 M2
模版小計(樑側模):33.60 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.90 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(225-50)*1050.00/1000000= 7.350 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=525.629 M (525.629 M*0.994/1000= 0.5225 T)
#7=176.409 M (176.409 M*3.040/1000= 0.5363 T)
鋼筋小計 = 1.0588 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 34.50 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 7.350 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG9+90, 位置序號: 13 [X4:+169,Y2:+224], 樑長: 320.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 160 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y2(224), 本跨樑序列=>[TG8+90:TG9+90], 本支樑次序: 2

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((320.00+[搭接]198*0+[右錨定](70+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	13.83
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((320.00+[搭接-下]152*0+[右錨定]70+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	13.83
#4		腰筋(跨直通)	(320.00+[搭接]62*0+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]3*[雙側]2/100	24.00

#4		左箍	[單箍長]((40+160)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(320.00/4/12)+1)*1/100	29.65
#4		中箍	[單箍長]((40+160)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(320.00/2/12)*1/100	55.06
#4		右箍	[單箍長]((40+160)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(320.00/4/12)+1)*1/100	29.65
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](160-3)*2= 378.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (378.00*Int(320/150)/100= 7.56 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(320/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 320.00*(160-50-15)*2/10000= 6.08 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):6.08 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(160-50)*320.00/1000000= 1.408 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=138.362 M (138.362 M*0.994/1000= 0.1375 T)
#7=43.820 M (43.820 M*3.040/1000= 0.1332 T)
鋼筋小計 = 0.2707 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 6.08 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.408 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG16, 位置序號: 59 [X7:+41,Y10:-46], 樑長: 435.36 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y10(-46), 本跨樑序列=>[TG16:TG17:TG18], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((435.36+[搭接]198*1+[左錨定](50+31.0)+[右半柱/半樑]0/2)*3)/100	21.43
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((435.36+[搭接-下]152*1+[左錨定](50+31.0)+[右半柱/半樑]0/2)*3)/100	20.05
#4		腰筋(跨直通)	(435.36+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]0/2)*[支]4*[雙側]2/100	42.19
#7		上層中央加鐵(第1組)	(435.36-60-85+[搭接]198*0)*1/100	2.90
#7		下主筋(扣除上直通筋後)-第1組:	[首樑,左錨定,右延伸]=(435.36+[搭接]152*0+[左錨定]50+31.0+[右半柱/半樑]0/2)*1/100	5.16
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(435.36/4/15)+1)*1/100	34.68
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(435.36/2/15)*1/100	60.70
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(435.36/4/15)+1)*1/100	34.68

		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(435.36/150)/100= 7.76 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(435.36/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 435.36*(165-50-15)*2/10000= 8.71 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):8.71 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*435.36/1000000= 2.003 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=172.257 M (172.257 M*0.994/1000= 0.1712 T)
#7=65.908 M (65.908 M*3.040/1000= 0.2004 T)
鋼筋小計 = 0.3716 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 8.71 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.003 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG17, 位置序號: 39 [X5:-171,Y10:-46], 樑長: 1020.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm
施工:明開挖
樑跨代號: Y10(-46), 本跨樑序列=>[TG16:TG17:TG18], 本支樑次序: 2

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((1020.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	38.34
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((1020.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	36.96
#4		腰筋(跨直通)	(1020.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]4*[雙側]2/100	91.36
#7		上層中央加鐵(第1組)	(1020.00-200-200+[搭接]198*0)*2/100	12.40
#7		下層左外端加鐵-(第1組)-錨定	(310.0+[錨定]50+31.0)*2/100	7.82
#7		下層右外端加鐵-(第1組)-錨定	(310.0+[錨定]50+31.0)*2/100	7.82
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]19/100	82.38
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int((1020.00-19*15-19*15)/15+1)/100	134.40
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*19/100	82.38

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(1020/150)/100= 23.28 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(1020/150)/100= 25.80 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 1020.00*(165-50-15)*2/10000= 20.40 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2

模版小計(樑側模):20.40 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*1020.00/1000000= 4.692 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=390.518 M (390.518 M*0.994/1000= 0.3882 T)
#7=152.420 M (152.420 M*3.040/1000= 0.4634 T)
鋼筋小計 = 0.8515 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 20.40 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 4.692 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG18, 位置序號: 19 [X4:+117,Y10:-46], 樑長: 435.36 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm
施工:明開挖
樑跨代號: Y10(-46), 本跨樑序列=>[TG16:TG17:TG18], 本支樑次序: 3

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((435.36+[搭接]198*1+[右錨定](50+31.0)+[左半柱/半樑]0/2)*3)/100	21.43
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((435.36+[搭接-下]152*1+[右錨定]50+31.0)+[左半柱/半樑]0/2)*3)/100	20.05
#4		腰筋(跨直通)	(435.36+[搭接]62*1+[左半柱/樑]0/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]4*[雙側]2/100	42.19
#7		上層中央加鐵(第1組)	(435.36-85-85+[搭接]198*0)*1/100	2.65
#7		下主筋(扣除上直通筋後)-第1組:	[尾樑,左延伸,右錨定]=(435.36+[搭接]152*0+[右錨定]50+31.0+[左半柱/半樑]0/2)*1/100	5.16
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(435.36/4/15)+1)*1/100	34.68
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(435.36/2/15)*1/100	60.70
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(435.36/4/15)+1)*1/100	34.68
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(435.36/150)/100= 7.76 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(435.36/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 435.36*(165-50-15)*2/10000= 8.71 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):8.71 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*435.36/1000000= 2.003 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=172.257 M (172.257 M*0.994/1000= 0.1712 T)
#7=65.658 M (65.658 M*3.040/1000= 0.1996 T)
鋼筋小計 = 0.3708 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 8.71 M2
樑側:(普)　樑底(普)

混凝土小計 = 2.003 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB12, 位置序號: 28 [X4:-74,Y9:+147], 樑長: 586.39 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X4:-74,Y9:+147, 本跨樑序列=>[TB12], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((586.39+[搭接]198*1+[左錨定]50+31.0+[右錨定]50+31.0)*3)/100	28.39
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((586.39+[搭接-下]152*1+[左錨定]50+31.0+[右錨定]50+31.0)*3)/100	27.01
#4		腰筋(跨直通)	(586.39+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]4*[雙側]2/100	56.67
#7		上層中央加鐵(第1組)	(586.39-80-146.6+[搭接]198*0)*1/100	3.60
#7		上層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(175.0+[錨定]50+31.0)*1/100	2.56
#7		下層左外端加鐵(第1組)-首樑	(175.0+[錨定]50+31.0)*1/100	2.56
#7		下層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(175.0+[錨定]50+31.0)*1/100	2.56
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(586.39/4/15)+1)*1/100	43.36
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(586.39/2/15)*1/100	82.38
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(586.39/4/15)+1)*1/100	43.36
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(586.39/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(586.39/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 586.39*(165-50-20)*2/10000= 11.14 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):11.14 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*586.39/1000000= 2.697 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=225.760 M (225.760 M*0.994/1000= 0.2244 T)
#7=91.221 M (91.221 M*3.040/1000= 0.2773 T)
鋼筋小計 = 0.5017 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 11.14 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.697 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB12, 位置序號: 51 [X7:+231,Y9:+147], 樑長: 586.39 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖

樑跨代號: X7:+231,Y9:+147, 本跨樑序列=>[TB12], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((586.39+[搭接]198*1+[左錨定]50+31.0+[右錨定]50+31.0)*3)/100	28.39
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((586.39+[搭接-下]152*1+[左錨定]50+31.0+[右錨定]50+31.0)*3)/100	27.01
#4		腰筋(跨直通)	(586.39+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]4*[雙側]2/100	56.67
#7		上層中央加鐵(第1組)	(586.39-80-146.6+[搭接]198*0)*1/100	3.60
#7		上層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(175.0+[錨定]50+31.0)*1/100	2.56
#7		下層左外端加鐵(第1組)-首樑	(175.0+[錨定]50+31.0)*1/100	2.56
#7		下層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(175.0+[錨定]50+31.0)*1/100	2.56
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(586.39/4/15)+1)*1/100	43.36
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(586.39/2/15)*1/100	82.38
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(586.39/4/15)+1)*1/100	43.36
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(586.39/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(586.39/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 586.39*(165-50-20)*2/10000= 11.14 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):11.14 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*586.39/1000000= 2.697 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=225.760 M (225.760 M*0.994/1000= 0.2244 T)
#7=91.221 M (91.221 M*3.040/1000= 0.2773 T)
鋼筋小計 = 0.5017 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 11.14 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.697 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB13, 位置序號: 29 [X4:-131,Y10:+129], 樑長: 270.55 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm
施工:明開挖
樑跨代號: X4:-131,Y10:+129, 本跨樑序列=>[TB13], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((270.55+[搭接]198*0+[左錨定]50+31.0+[右錨定]60+31.0)*3)/100	13.28

#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((270.55+[搭接-下]152*0+[左錨定]60+31.0+[右錨定]60+31.0)*3)/100	17.84
#4		腰筋(跨直通)	(270.55+[搭接]62*0+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]70/2)*[支]4*[雙側]2/100	26.84
#7		上層中央加鐵(第1組)	(270.55-75-50+[搭接]198*0)*1/100	1.46
#7		下層左外端加鐵(第1組)-首樑	(175.0+[錨定]50+31.0)*1/100	2.56
#7		下層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(155.0+[錨定]60+31.0)*1/100	2.46
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(270.55/4/15)+1)*1/100	21.68
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(270.55/2/15)*1/100	39.02
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(270.55/4/15)+1)*1/100	21.68
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(270.55/150)/100= 3.88 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(270.55/150)/100= 4.30 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 270.55*(165-50-15)*2/10000= 5.41 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):5.41 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*270.55/1000000= 1.245 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=109.221 M (109.221 M*0.994/1000= 0.1086 T)
#7=45.768 M (45.768 M*3.040/1000= 0.1391 T)
鋼筋小計 = 0.2477 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 5.41 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.245 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB13, 位置序號: 44 [X6:-211,Y10:+183], 樑長: 377.88 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm
施工:明開挖
樑跨代號: X6:-211,Y10:+183, 本跨樑序列=>[TB13], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((377.88+[搭接]198*0+[左錨定]50+31.0+[右錨定]60+31.0)*3)/100	16.50
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((377.88+[搭接-下]152*0+[左錨定]60+31.0+[右錨定]60+31.0)*3)/100	21.06
#4		腰筋(跨直通)	(377.88+[搭接]62*0+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]70/2)*[支]4*[雙側]2/100	35.43

#7		上層中央加鐵(第1組)	(377.88-75-50+[搭接]198*0)*1/100	2.53
#7		下層左外端加鐵(第1組)-首樑	(175.0+[錨定]50+31.0)*1/100	2.56
#7		下層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(155.0+[錨定]60+31.0)*1/100	2.46
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(377.88/4/15)+1)*1/100	30.35
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(377.88/2/15)*1/100	52.03
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(377.88/4/15)+1)*1/100	30.35
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(377.88/150)/100= 7.76 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(377.88/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 377.88*(165-50-15)*2/10000= 7.56 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):7.56 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*377.88/1000000= 1.738 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=148.157 M (148.157 M*0.994/1000= 0.1473 T)
#7=61.461 M (61.461 M*3.040/1000= 0.1868 T)
鋼筋小計 = 0.3341 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.56 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.738 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB15+90, 位置序號: 32 [X5:-171,Y2:-41], 樑長: 490.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 150 cm
施工:明開挖
樑跨代號: X5:-171,Y2:-41, 本跨樑序列=>[TB15+90], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((490.00+[搭接]198*1+[左錨定]70+31.0+[右錨定]30+31.0)*3)/100	25.50
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((490.00+[搭接-下]152*1+[左錨定]30+31.0+[右錨定]30+31.0)*3)/100	24.12
#4		腰筋(跨直通)	(490.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]40/2)*[支]3*[雙側]2/100	36.72
#4		左箍	[單箍長]((40+150)*2-8*4+13.89*4)*[支]11/100	44.39
#4		中箍	[單箍長]((40+150)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int((490.00-11*12-11*12)/20+1)/100	48.43

#4		右箍	[單箍長]((40+150)*2-8*4+13.89*4)*11/100	44.39

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](150-3)*2= 358.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (358.00*Int(490/150)/100= 10.74 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(490/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 490.00*(150-50-15)*2/10000= 8.33 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):8.33 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(150-50)*490.00/1000000= 1.960 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=173.931 M (173.931 M*0.994/1000= 0.1729 T)
#7=73.259 M (73.259 M*3.040/1000= 0.2227 T)
鋼筋小計 = 0.3956 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 8.33 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.960 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG6*, 位置序號: 71 [X8:+22,Y2:+204], 樑長: 465.36 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 215 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X8:+22,Y2:+204, 本跨樑序列=>[TG6*], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((465.36+[搭接]198*1+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]50+31.0)*3)/100	22.96
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((465.36+[搭接-下]152*1+[左錨定]50+31.0+[右錨定]50+31.0)*3)/100	21.58
#4		腰筋(跨直通)	(465.36+[搭接]62*1+[左半柱/樑]0/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]8*[雙側]2/100	89.18
#4		左箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]8/100	42.68
#4		中箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int((465.36-8*20-8*20)/20+1)/100	42.68
#4		右箍	[單箍長]((40+215)*2-8*4+13.89*4)*8/100	42.68

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](215-3)*2= 488.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (488.00*Int(465.36/150)/100= 14.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(465.36/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 465.36*(215-50-15)*2/10000= 13.96 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):13.96 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(215-50)*465.36/1000000= 3.071 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=217.233 M (217.233 M*0.994/1000= 0.2159 T)
#7=72.081 M (72.081 M*3.040/1000= 0.2191 T)
鋼筋小計 = 0.4351 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 13.96 M2

樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 3.071 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB5+90, 位置序號: 61 [X7:-211,Y2:-43], 樑長: 425.36 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 225 cm
施工:明開挖
樑跨代號: X7:-211,Y2:-43, 本跨樑序列=>[TB5+90], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((425.36+[搭接]198*1+[左錨定]50+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	24.16
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((425.36+[搭接-下]152*1+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	22.78
#4		腰筋(跨直通)	(425.36+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]6*[雙側]2/100	66.88
#7		上層中央加鐵(第1組)	(425.36-60-80+[搭接]198*0)*1/100	2.85
#7		下層左外端加鐵(第1組)-首樑	(155.0+[錨定]50+31.0)*1/100	2.36
#7		下層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(165.0+[錨定]70+31.0)*1/100	2.66
#4		左箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(425.36/4/15)+1)*1/100	44.28
#4		中箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(425.36/2/15)*1/100	77.50
#4		右箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(425.36/4/15)+1)*1/100	44.28
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](225-3)*2= 508.00 cm
　　本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (508.00*Int(425.36/150)/100= 10.16 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
　　本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(425.36/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
　　錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
　模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 425.36*(225-50-15)*2/10000= 13.61 M2
　模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
　模版小計(樑側模):13.61 M2
　模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
　RC(地樑)= 40*(225-50)*425.36/1000000= 2.978 M3
　註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
　#4=232.952 M (232.952 M*0.994/1000= 0.2316 T)
　#7=73.575 M (73.575 M*3.040/1000= 0.2237 T)
鋼筋小計 = 0.4552 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 13.61 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 2.978 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG7+90, 位置序號: 53 [X7:-14,Y2:+204], 樑長: 325.36 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 160 cm
施工:明開挖
樑跨代號: X7:-14,Y2:+204, 本跨樑序列=>[TG7+90], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((325.36+[搭接]198*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]-10+31.0)*3)/100	13.42
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((325.36+[搭接-下]152*0+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]-10+31.0)*3)/100	17.98
#4		腰筋(跨直通)	(325.36+[搭接]62*0+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]0/2)*[支]6*[雙側]2/100	43.84
#4		左箍	[單箍長]((40+160)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(325.36/4/20)+1)*1/100	21.18
#4		中箍	[單箍長]((40+160)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(325.36/2/20)*1/100	33.88
#4		右箍	[單箍長]((40+160)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(325.36/4/20)+1)*1/100	21.18
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](160-3)*2= 378.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (378.00*Int(325.36/150)/100= 7.56 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(325.36/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 325.36*(160-50-15)*2/10000= 6.18 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):6.18 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(160-50)*325.36/1000000= 1.432 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=120.084 M (120.084 M*0.994/1000= 0.1194 T)
#7=47.561 M (47.561 M*3.040/1000= 0.1446 T)
鋼筋小計 = 0.2639 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 6.18 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.432 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG1, 位置序號: 70 [X8:+20,Y1:+204], 樑長: 457.64 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X8:+20,Y1:+204, 本跨樑序列=>[TG1], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((457.64+[搭接]198*1+[左錨定]50+31.0+[右錨定]-10+31.0)*3)/100	22.73
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((457.64+[搭接-下]152*1+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]-10+31.0)*3)/100	21.35
#4		腰筋(跨直通)	(457.64+[搭接]62*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]0/2)*[支]4*[雙側]2/100	43.97
#7		上層中央加鐵(第1組)	(457.64-65-90+[搭接]198*0)*1/100	3.03
#7		下層左外端加鐵(第1組)-首樑	(155.0+[錨定]50+31.0)*1/100	2.36

#7		下層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(155.0+[錨定]-10+31.0)*1/100	1.76
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(457.64/4/15)+1)*1/100	34.68
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(457.64/2/15)*1/100	65.03
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(457.64/4/15)+1)*1/100	34.68
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(457.64/150)/100= 11.64 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(457.64/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 457.64*(165-50-15)*2/10000= 9.15 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):9.15 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*457.64/1000000= 2.105 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=178.375 M (178.375 M*0.994/1000= 0.1773 T)
#7=75.764 M (75.764 M*3.040/1000= 0.2303 T)
鋼筋小計 = 0.4076 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 9.15 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 2.105 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB10+90, 位置序號: 21 [X4:-21,Y2:-46], 樑長: 420.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 225 cm
施工:明開挖
樑跨代號: X4:-21,Y2:-46, 本跨樑序列=>[TB10+90], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((420.00+[搭接]198*1+[左錨定]40+31.0+[右錨定]40+31.0)*3)/100	22.80
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((420.00+[搭接-下]152*1+[左錨定]40+31.0+[右錨定]40+31.0)*3)/100	21.42
#4		腰筋(跨直通)	(420.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]50/2+[右半柱/樑]50/2)*[支]6*[雙側]2/100	63.84
#7		上層中央加鐵(第1組)	(420.00-60-80+[搭接]198*0)*1/100	2.80
#7		下層左外端加鐵(第1組)-首樑	(155.0+[錨定]40+31.0)*1/100	2.26
#7		下層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(170.0+[錨定]40+31.0)*1/100	2.41
#4		左箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(420.00/4/15)+1)*1/100	44.28

#4		中箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(420.00/2/15)*1/100	77.50
#4		右箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(420.00/4/15)+1)*1/100	44.28
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](225-3)*2= 508.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (508.00*Int(420/150)/100= 10.16 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(420/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 420.00*(225-50-15)*2/10000= 13.44 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):13.44 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(225-50)*420.00/1000000= 2.940 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=229.909 M (229.909 M*0.994/1000= 0.2285 T)
#7=70.449 M (70.449 M*3.040/1000= 0.2142 T)
鋼筋小計 = 0.4427 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 13.44 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 2.940 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB16, 位置序號: 40 [X5:-175,Y10:+146], 樑長: 344.20 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 90 cm
施工:明開挖
樑跨代號: X5:-175,Y10:+146, 本跨樑序列=>[TB16], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((344.20+[搭接]198*0+[左錨定]30+31.0+[右錨定]60+31.0)*3)/100	14.89
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((344.20+[搭接-下]152*0+[左錨定]60+31.0+[右錨定]60+31.0)*3)/100	19.45
#4		腰筋(跨直通)	(344.20+[搭接]62*0+[左半柱/樑]40/2+[右半柱/樑]70/2)*[支]11*[雙側]2/100	87.82
#4		左箍	[單箍長]((40+90)*2-8*4+13.89*4)*[支]12/100	34.03
#4		中箍	[單箍長]((40+90)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int((344.20-12*12-12*12)/20+1)/100	8.51
#4		右箍	[單箍長]((40+90)*2-8*4+13.89*4)*12/100	34.03

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](90-3)*2= 238.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (238.00*Int(344.2/150)/100= 4.76 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(344.2/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 344.20*(90-50-15)*2/10000= 1.72 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):1.72 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:

RC(地樑)-(容錯修正)= 40*90*344.20/1000000= 1.239 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=164.386 M (164.386 M*0.994/1000= 0.1634 T)
#7=47.691 M (47.691 M*3.040/1000= 0.1450 T)
鋼筋小計 = 0.3084 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 1.72 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.239 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TbA*, 位置序號: 75 [X8:+24,Y7:-39], 樑長: 490.00 cm 樑寬: 30 cm 樑深: 215 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X8:+24,Y7:-39, 本跨樑序列=>[TbA*], 本支樑次序: 1

#6		#6 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((490.00+[搭接]140*1+[左錨定]30+26.4+[右錨定]30+26.4)*3)/100	22.29
#6		#6 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((490.00+[搭接-下]108*1+[左錨定]30+26.4+[右錨定]30+26.4)*3)/100	21.33
#3		腰筋(跨直通)	(490.00+[搭接]46*1+[左半柱/樑]40/2+[右半柱/樑]40/2)*[支]5*[雙側]2/100	57.60
#3		左箍	[單箍長]((30+215)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(490.00/4/20)+1)*1/100	35.48
#3		中箍	[單箍長]((30+215)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(490.00/2/20)*1/100	60.82
#3		右箍	[單箍長]((30+215)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(490.00/4/20)+1)*1/100	35.48

#6 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](30-3*2)+[底座]15*2+[側深](215-3)*2= 478.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (478.00*Int(490/150)/100= 14.34 M
#6 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(490/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 490.00*(215-50-15)*2/10000= 14.70 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):14.70 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 30*(215-50)*490.00/1000000= 2.426 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=189.381 M (189.381 M*0.560/1000= 0.1061 T)
#6=70.851 M (70.851 M*2.250/1000= 0.1594 T)
鋼筋小計 = 0.2655 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 14.70 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 2.426 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: Tb1, 位置序號: 1 [X3:+91,Y3:+13], 樑長: 559.10 cm 樑寬: 30 cm 樑深: 85 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X3:+91,Y3:+13, 本跨樑序列=>[Tb1], 本支樑次序: 1

#6		#6 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((559.10+[搭接]140*1+[左錨定]30+26.4+[右錨定]-10+26.4)*3)/100	23.16
#6		#6 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((559.10+[搭接-下]108*1+[左錨定]-10+26.4+[右錨定]-10+26.4)*3)/100	22.20

#3		腰筋(跨直通)	(559.10+[搭接]46*1+[左半柱/樑]40/2+[右半柱/樑]0/2)*[支]1*[雙側]2/100	12.50
#3		左箍	[單箍長]((30+85)*2-8*4+12.21*4)*[支]9/100	22.22
#3		中箍	[單箍長]((30+85)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((559.10-9*20-9*20)/20+1)/100	24.68
#3		右箍	[單箍長]((30+85)*2-8*4+12.21*4)*9/100	22.22

#6 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](30-3*2)+[底座]15*2+[側深](85-3)*2= 218.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (218.00*Int(559.1/150)/100= 6.54 M
#6 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(559.1/150)/100= 12.90 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(明開挖邊樑計雙側)-扣上部版厚(容錯修正)= 559.10*(85*2-15)/10000= 8.67 M2
模版(樑底模)-地樑= 0.00 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 30.0*85.0/10000= 0.26 M2
模版小計(樑側模):8.67 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.26 M2
RC計算:
RC(地樑)-(容錯修正)= 30*85*559.10/1000000= 1.426 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=81.620 M (81.620 M*0.560/1000= 0.0457 T)
#6=64.797 M (64.797 M*2.250/1000= 0.1458 T)
鋼筋小計 = 0.1915 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 8.92 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.426 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG15, 位置序號: 3 [X3:+24,Y4:-200], 樑長: 230.10 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 90 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X3:+24,Y4:-200, 本跨樑序列=>[TG15], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((230.10+[搭接]198*0+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	10.56
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((230.10+[搭接-下]152*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	15.12
#4		腰筋(跨直通)	(230.10+[搭接]62*0+[左半柱/樑]0/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]1*[雙側]2/100	5.40
#4		左箍	[單箍長]((40+90)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(230.10/4/20)+1)*1/100	8.51
#4		中箍	[單箍長]((40+90)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(230.10/2/20)*1/100	14.18
#4		右箍	[單箍長]((40+90)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(230.10/4/20)+1)*1/100	8.51
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](90-3)*2= 238.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (238.00*Int(230.1/150)/100= 2.38 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm

本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(230.1/150)/100= 4.30 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 230.10*(90-50-15)*2/10000= 1.15 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*90.0/10000= 0.36 M2
模版小計(樑側模):1.15 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.36 M2
RC計算:
RC(地樑)-(容錯修正)= 40*90*230.10/1000000= 0.828 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=36.594 M (36.594 M*0.994/1000= 0.0364 T)
#7=32.365 M (32.365 M*3.040/1000= 0.0984 T)
鋼筋小計 = 0.1348 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 1.51 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.828 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG20, 位置序號: 60 [X7:+39,Y11:-128], 樑長: 436.76 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm
施工:明開挖
樑跨代號: X7:+39,Y11:-128, 本跨樑序列=>[TG20], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((436.76+[搭接]198*1+[左錨定]60+31.0+[右錨定]60+31.0)*3)/100	24.50
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((436.76+[搭接-下]152*1+[左錨定]60+31.0+[右錨定]60+31.0)*3)/100	23.12
#4		腰筋(跨直通)	(436.76+[搭接]62*1+[左半柱/樑]70/2+[右半柱/樑]70/2)*[支]4*[雙側]2/100	45.50
#7		上層中央加鐵(第1組)	(436.76-65-95+[搭接]198*0)*1/100	2.77
#7		下層左外端加鐵(第1組)-首樑	(155.0+[錨定]60+31.0)*1/100	2.46
#7		下層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(155.0+[錨定]60+31.0)*1/100	2.46
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(436.76/4/15)+1)*1/100	34.68
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(436.76/2/15)*1/100	60.70
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(436.76/4/15)+1)*1/100	34.68
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(436.76/150)/100= 7.76 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(436.76/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(邊樑-明開挖-外側全封,內側扣上下版厚)= 436.76*(165+(165-50-15))/10000= 11.57 M2
模版(樑底模)-地樑= 0.00 M2
模版小計(樑側模):11.57 M2

模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*436.76/1000000= 2.009 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=175.569 M (175.569 M*0.994/1000= 0.1745 T)
#7=71.673 M (71.673 M*3.040/1000= 0.2179 T)
鋼筋小計 = 0.3924 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 11.57 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.009 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB10+90, 位置序號: 45 [X7:+179,Y2:-46], 樑長: 420.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 225 cm
施工:明開挖
樑跨代號: X7:+179,Y2:-46, 本跨樑序列=>[TB10+90], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((420.00+[搭接]198*1+[左錨定]40+31.0+[右錨定]40+31.0)*3)/100	22.80
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((420.00+[搭接-下]152*1+[左錨定]40+31.0+[右錨定]40+31.0)*3)/100	21.42
#4		腰筋(跨直通)	(420.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]50/2+[右半柱/樑]50/2)*[支]6*[雙側]2/100	63.84
#7		上層中央加鐵(第1組)	(420.00-60-80+[搭接]198*0)*1/100	2.80
#7		下層左外端加鐵(第1組)-首樑	(155.0+[錨定]40+31.0)*1/100	2.26
#7		下層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(170.0+[錨定]40+31.0)*1/100	2.41
#4		左箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(420.00/4/15)+1)*1/100	44.28
#4		中箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(420.00/2/15)*1/100	77.50
#4		右箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(420.00/4/15)+1)*1/100	44.28
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](225-3)*2= 508.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (508.00*Int(420/150)/100= 10.16 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(420/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 420.00*(225-50-15)*2/10000= 13.44 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):13.44 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(225-50)*420.00/1000000= 2.940 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=229.909 M (229.909 M*0.994/1000= 0.2285 T)
#7=70.449 M (70.449 M*3.040/1000= 0.2142 T)
鋼筋小計 = 0.4427 T

模版小計(樑側+樑底+其它) = 13.44 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 2.940 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG8, 位置序號: 43 [X6:-249,Y2:+224], 樑長: 105.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X6:-249,Y2:+224, 本跨樑序列=>[TG8], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((105.00+[搭接]198*0+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	6.81
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((105.00+[搭接-下]152*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*4)/100	15.16
#4		腰筋(跨直通)	(105.00+[搭接]62*0+[左半柱/樑]0/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]4*[雙側]2/100	11.60
#7		上層左外端加鐵(第1組)-首樑	(26.3+[左錨定]-10+31.0)*2/100	0.94
#7		上層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(26.3+[錨定]70+31.0)*2/100	2.54
#7		下層左外端加鐵(第1組)-首樑	(26.3+[錨定]-10+31.0)*1/100	0.47
#7		下層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(26.3+[錨定]70+31.0)*1/100	1.27
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(105.00/4/15)+1)*1/100	8.67
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(105.00/2/15)*1/100	13.01
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(105.00/4/15)+1)*1/100	8.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
　　本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(105/150)/100= 0.00 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
　　本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(105/150)/100= 0.00 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
　　錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
　　模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 105.00*(165-50-15)*2/10000= 2.10 M2
　　模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
　　模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*165.0/10000= 0.66 M2
　　模版小計(樑側模):2.10 M2
　　模版小計(樑底模):0.00 M2
　　模版小計(懸臂樑頭封模):0.66 M2
RC計算:
　　RC(地樑)= 40*(165-50)*105.00/1000000= 0.483 M3
　　註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
　　#4=41.949 M (41.949 M*0.994/1000= 0.0417 T)
　　#7=27.204 M (27.204 M*3.040/1000= 0.0827 T)
鋼筋小計 = 0.1244 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.76 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.483 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG8, 位置序號: 27 [X4:-94,Y2:+224], 樑長: 105.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 165 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X4:-94,Y2:+224, 本跨樑序列=>[TG8], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((105.00+[搭接]198*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]-10+31.0)*3)/100	6.81
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((105.00+[搭接-下]152*0+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]-10+31.0)*4)/100	15.16
#4		腰筋(跨直通)	(105.00+[搭接]62*0+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]0/2)*[支]4*[雙側]2/100	11.60
#7		上層左外端加鐵(第1組)-首樑	(26.3+[左錨定]70+31.0)*2/100	2.54
#7		上層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(26.3+[錨定]-10+31.0)*2/100	0.94
#7		下層左外端加鐵(第1組)-首樑	(26.3+[錨定]70+31.0)*1/100	1.27
#7		下層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(26.3+[錨定]-10+31.0)*1/100	0.47
#4		左箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(105.00/4/15)+1)*1/100	8.67
#4		中箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(105.00/2/15)*1/100	13.01
#4		右箍	[單箍長]((40+165)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(105.00/4/15)+1)*1/100	8.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](165-3)*2= 388.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (388.00*Int(105/150)/100= 0.00 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(105/150)/100= 0.00 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 105.00*(165-50-15)*2/10000= 2.10 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*165.0/10000= 0.66 M2
模版小計(樑側模):2.10 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.66 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(165-50)*105.00/1000000= 0.483 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=41.949 M (41.949 M*0.994/1000= 0.0417 T)
#7=27.204 M (27.204 M*3.040/1000= 0.0827 T)
鋼筋小計 = 0.1244 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.76 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.483 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TB17+90, 位置序號: 4 [X3:-131,Y2:-46], 樑長: 420.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 225 cm

施工:明開挖
樑跨代號: X3:-131,Y2:-46, 本跨樑序列=>[TB17+90], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((420.00+[搭接]198*1+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	24.60
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((420.00+[搭接-下]152*1+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	23.22
#4		腰筋(跨直通)	(420.00+[搭接]62*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]6*[雙側]2/100	67.44
#7		上層中央加鐵(第1組)	(420.00-80-80+[搭接]198*0)*1/100	2.60
#7		下層左外端加鐵(第1組)-首樑	(155.0+[錨定]70+31.0)*1/100	2.56
#7		下層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(165.0+[錨定]70+31.0)*1/100	2.66
#4		左箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(420.00/4/15)+1)*1/100	44.28
#4		中箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(420.00/2/15)*1/100	77.50
#4		右箍	[單箍長]((40+225)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(420.00/4/15)+1)*1/100	44.28
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](225-3)*2= 508.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (508.00*Int(420/150)/100= 10.16 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(420/150)/100= 8.60 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(非邊樑-兩側扣上下版厚)= 420.00*(225-50-15)*2/10000= 13.44 M2
模版(樑底模)-地樑)= 0.00 M2
模版小計(樑側模):13.44 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)= 40*(225-50)*420.00/1000000= 2.940 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=233.509 M (233.509 M*0.994/1000= 0.2321 T)
#7=74.399 M (74.399 M*3.040/1000= 0.2262 T)
鋼筋小計 = 0.4583 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 13.44 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 2.940 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 樑代號: TG10, 位置序號: 2 [X3:-29,Y2:+224], 樑長: 124.13 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 90 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X3:-29,Y2:+224, 本跨樑序列=>[TG10], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((124.13+[搭接]198*0+[左錨定]20+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	8.28

#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((124.13+[搭接-下]152*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	12.84
#4		腰筋(跨直通)	(124.13+[搭接]62*0+[左半柱/樑]30/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]1*[雙側]2/100	3.58
#4		左箍	[單箍長]((40+90)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(124.13/4/20)+1)*1/100	5.67
#4		中箍	[單箍長]((40+90)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(124.13/2/20)*1/100	8.51
#4		右箍	[單箍長]((40+90)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(124.13/4/20)+1)*1/100	5.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	159.56

#7 [工作筋單支長-馬椅(地樑)]= [頂寬](40-3*2)+[底座]15*2+[側深](90-3)*2= 238.00 cm
本支樑工作筋總長-馬椅(地樑) = (238.00*Int(124.13/150)/100= 0.00 M
#7 [工作筋單支長-斜撐(地樑)]= 215*2= 430.00 cm
本支樑工作筋總長-斜撐(地樑) = (430.00*Int(124.13/150)/100= 0.00 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地樑(明開挖邊樑計雙側)-扣上部版厚(容錯修正)= 124.13*(90*2-15)/10000= 2.05 M2
模版(樑底模)-地樑= 0.00 M2
模版小計(樑側模):2.05 M2
模版小計(樑底模):0.00 M2
RC計算:
RC(地樑)-(容錯修正)= 40*90*124.13/1000000= 0.447 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,地樑RC計算將扣除大底版厚,將這部份RC歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=23.432 M (23.432 M*0.994/1000= 0.0233 T)
#7=21.127 M (21.127 M*3.040/1000= 0.0642 T)
鋼筋小計 = 0.0875 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.05 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.447 M3

裝修空間構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: 1F (代表樓層:1F->1F)

PMC24-01[樓層]: 1F [獨立牆段名稱]: ,位置序號: 5 [X6:-211,Y2:+219]
獨立牆段裝修計算:
獨立牆段粉刷材料:(1) 舞台前緣牆面四分夾板面貼美耐板
主尺寸:
獨立牆段: 1
+[小段:1-獨立牆段] 0.500*0.30 = 0.150 m2
以上獨立牆段小計: = 0.150 m2
以上小計: +0.150 = 0.150 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F [獨立牆段名稱]: ,位置序號: 6 [X6:+114,Y3:-210]
獨立牆段裝修計算:
獨立牆段粉刷材料:(1) 舞台前緣牆面四分夾板面貼美耐板
主尺寸:
獨立牆段: 1
+[小段:1-獨立牆段] 0.200*0.70 = 0.140 m2
獨立牆段: 2
+[小段:1-獨立牆段] 2.186*0.70 = 1.530 m2
獨立牆段: 3
+[小段:1-獨立牆段] 2.186*0.70 = 1.530 m2
獨立牆段: 4
+[小段:1-獨立牆段] 2.186*0.70 = 1.530 m2
獨立牆段: 5
+[小段:1-獨立牆段] 2.186*0.70 = 1.530 m2
獨立牆段: 6
+[小段:1-獨立牆段] 2.186*0.70 = 1.530 m2
獨立牆段: 7
+[小段:1-獨立牆段] 0.200*0.70 = 0.140 m2
以上獨立牆段小計: = 7.931 m2
以上小計: +7.931 = 7.931 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F [獨立牆段名稱]: ,位置序號: 3 [X4:-131,Y2:+219]
獨立牆段裝修計算:
獨立牆段粉刷材料:(1) 舞台前緣牆面四分夾板面貼美耐板
主尺寸:
獨立牆段: 1
+[小段:1-獨立牆段] 0.500*0.30 = 0.150 m2
以上獨立牆段小計: = 0.150 m2
以上小計: +0.150 = 0.150 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F [獨立牆段名稱]: ,位置序號: 2 [X4:+169,Y2:+244]
獨立牆段裝修計算:
獨立牆段粉刷材料:(1) W2-內牆9mm矽酸鈣板面貼美耐板(綠建材+耐燃一級、色另訂)(RC牆)
主尺寸:
獨立牆段: 1
+[小段:1-獨立牆段] 3.200*0.60 = 1.920 m2
以上獨立牆段小計: = 1.920 m2
以上小計: +1.920 = 1.920 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F [獨立牆段名稱]: ,位置序號: 4 [X6:+113,Y3:-243]
獨立牆段裝修計算:
獨立牆段粉刷材料:(1) 舞台前緣牆面四分夾板面貼美耐板
主尺寸:
獨立牆段: 1
+[小段:1-獨立牆段] 0.300*0.10 = 0.030 m2
獨立牆段: 2
+[小段:1-獨立牆段] 0.150*0.10 = 0.015 m2
獨立牆段: 3
+[小段:1-獨立牆段] 0.880*0.10 = 0.088 m2
獨立牆段: 4
+[小段:1-獨立牆段] 2.058*0.10 = 0.206 m2
獨立牆段: 5

+[小段:1-獨立牆段] 2.170*0.10 = 0.217 m2
獨立牆段: 6
+[小段:1-獨立牆段] 2.170*0.10 = 0.217 m2
獨立牆段: 7
+[小段:1-獨立牆段] 2.170*0.10 = 0.217 m2
獨立牆段: 8
+[小段:1-獨立牆段] 2.058*0.10 = 0.206 m2
獨立牆段: 9
+[小段:1-獨立牆段] 0.880*0.10 = 0.088 m2
獨立牆段: 10
+[小段:1-獨立牆段] 0.150*0.10 = 0.015 m2
獨立牆段: 11
+[小段:1-獨立牆段] 0.300*0.10 = 0.030 m2
以上獨立牆段小計: = 1.329 m2
額外增減(+/-):
+1.9 = 1.900 m2
以上小計: +1.329+1.900 = 3.229 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F [獨立牆段名稱]: ,位置序號: 10 [X9:-4251,Y8:-66]

獨立牆段裝修計算:
獨立牆段粉刷材料:(1) 洗手台1:2防水水泥打底+1.8*1.8cm馬賽克
主尺寸:
獨立牆段: 1
+[小段:1-獨立牆段] 3.800*0.30 = 1.140 m2
以上獨立牆段小計: = 1.140 m2
以上小計: +1.140 = 1.140 m2
獨立牆段粉刷材料:(2) 洗手台防水層
主尺寸:
獨立牆段: 1
+[小段:1-獨立牆段] 3.800*0.30 = 1.140 m2
以上獨立牆段小計: = 1.140 m2
以上小計: +1.140 = 1.140 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F [獨立牆段名稱]: ,位置序號: 11 [X9:-4241,Y8:-66]

獨立牆段裝修計算:
獨立牆段粉刷材料:(1) 洗手台1:2防水水泥打底+1.8*1.8cm馬賽克
主尺寸:
獨立牆段: 1
+[小段:1-獨立牆段] 3.800*0.20 = 0.760 m2
以上獨立牆段小計: = 0.760 m2
以上小計: +0.760 = 0.760 m2
獨立牆段粉刷材料:(2) 洗手台防水層
主尺寸:
獨立牆段: 1
+[小段:1-獨立牆段] 3.800*0.20 = 0.760 m2
以上獨立牆段小計: = 0.760 m2
以上小計: +0.760 = 0.760 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F [獨立牆段名稱]: ,位置序號: 9 [X9:-4219,Y7:+244]

獨立牆段裝修計算:
獨立牆段粉刷材料:(1) 洗手台1:2防水水泥打底+1.8*1.8cm馬賽克
主尺寸:
獨立牆段: 1
+[小段:1-獨立牆段] 0.450*0.20 = 0.090 m2
以上獨立牆段小計: = 0.090 m2
以上小計: +0.090 = 0.090 m2
獨立牆段粉刷材料:(2) 洗手台防水層
主尺寸:
獨立牆段: 1
+[小段:1-獨立牆段] 0.450*0.20 = 0.090 m2
以上獨立牆段小計: = 0.090 m2
以上小計: +0.090 = 0.090 m2

****

PMC24-01[樓層]: 1F [獨立牆段名稱]: ,位置序號: 12 [X9:-4196,Y8:-66]

獨立牆段裝修計算:
獨立牆段粉刷材料:(1) 洗手台1:2防水水泥打底+1.8*1.8cm馬賽克
主尺寸:
獨立牆段: 1

+[小段:1-獨立牆段] 3.800*0.45 = 1.710 m2
以上獨立牆段小計: = 1.710 m2
以上小計: +1.710 = 1.710 m2
獨立牆段粉刷材料:(2) 洗手台防水層
主尺寸:
獨立牆段: 1
+[小段:1-獨立牆段] 3.800*0.45 = 1.710 m2
以上獨立牆段小計: = 1.710 m2
以上小計: +1.710 = 1.710 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F [獨立牆段名稱]: ,位置序號: 13 [X9:-4219,Y8:+124]
獨立牆段裝修計算:
獨立牆段粉刷材料:(1) 洗手台1:2防水水泥打底+1.8*1.8cm馬賽克
主尺寸:
獨立牆段: 1
+[小段:1-獨立牆段] 0.450*0.20 = 0.090 m2
以上獨立牆段小計: = 0.090 m2
以上小計: +0.090 = 0.090 m2
獨立牆段粉刷材料:(2) 洗手台防水層
主尺寸:
獨立牆段: 1
+[小段:1-獨立牆段] 0.450*0.20 = 0.090 m2
以上獨立牆段小計: = 0.090 m2
以上小計: +0.090 = 0.090 m2

****
PMC24-01[樓層]: 1F [獨立牆段名稱]: ,位置序號: 8 [X7:-11,Y2:+244]
獨立牆段裝修計算:
獨立牆段粉刷材料:(1) W2-內牆9mm矽酸鈣板面貼美耐板(綠建材+耐燃一級、色另訂)(RC牆)
主尺寸:
獨立牆段: 1
+[小段:1-獨立牆段] 3.200*0.60 = 1.920 m2
以上獨立牆段小計: = 1.920 m2
以上小計: +1.920 = 1.920 m2

****

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: 1F (代表樓層:1F->1F)

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 56 [X8:-61,Y8:-167] , 牆長: (350.0)=350.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((350-5-5)/15)+1)/100= 23 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]23/100= 100.28 M	100.28
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 350.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((350)/15)+1)/100= 24 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*24/100= 6.89 M	6.89
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 350+[搭接]Int(350/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 410.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]17.00)/15)+1)/100= 25 支 水平筋總長(第1組)= 410.00*[支數]25/100= 102.50 M	102.50
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((350-5-5)/15)+1)/100= 23 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]23/100= 100.28 M	100.28
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 350.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((350)/15)+1)/100= 24 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*24/100= 6.89 M	6.89
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 350+[搭接]Int(350/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 410.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]17.00)/15)+1]/100= 25 支 水平筋總長(第2組)= 410.00*[支數]25/100= 102.50 M	102.50

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((350.00-5-5)/15)+1)/100= 23
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]23/100= 37.95 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((350.00-5-5)/15)+1)/100= 23
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]23/100= 37.95 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(350.00/60)= 5
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]5*[垂直排數]6= 8.70 M
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(S6)=(L)335.01*(H)(400-15)*2/10000=25.80 M2
小段2:樑底:(B3:60cm)=(L)14.99*(H)(400-60)*2/10000=1.02 M2
以上牆主要模版小計: 26.82 M2
模版小計: 26.82-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=26.82 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(S6)=(L)335.01*(H):(400-15)*(t)15/1000000=1.935 M3
小段2:樑底:(B3)=(L)14.99*(H):(400-60)*(t)15/1000000=0.076 M3
以上牆主要RC小計: 2.011 M3
RC小計: 2.011-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 2.011 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=495.24 M*(1-0.0000)=495.24 M (495.24 M*0.560/1000= 0.2773 T)
#4=8.70 M*(1-0.0000)=8.70 M (8.70 M*0.994/1000= 0.0086 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2860 T
模版小計(普)= 26.82 M2
混凝土小計 = 2.011 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 43 [X7:-179,Y7:-218] , 牆長: (326.0)=326.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((326-5-5)/15)+1)/100= 22 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]22/100= 95.92 M	95.92

#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 326.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((326)/15)+1)/100= 22 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*22/100= 6.32 M	6.32
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 326+[搭接]Int(326/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 386.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]15.00)/15)+1)/100= 26 支 水平筋總長(第1組)= 386.00*[支數]26/100= 100.36 M	100.36
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((326-5-5)/15)+1)/100= 22 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]22/100= 95.92 M	95.92
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 326.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((326)/15)+1)/100= 22 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*22/100= 6.32 M	6.32
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 326+[搭接]Int(326/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 386.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]15.00)/15)+1]/100= 26 支 水平筋總長(第2組)= 386.00*[支數]26/100= 100.36 M	100.36

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((326.00-5-5)/15)+1)/100= 22
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]22/100= 36.30 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((326.00-5-5)/15)+1)/100= 22
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]22/100= 36.30 M
#4 開口補強筋:
1-#4 門: D7 [三邊補強](((230+100)*2)+(90+100*2))*[支]1/100= 9.50 M
#4 門: D7 [角隅補強]100*[兩角]2*[邊]2*[支]1/100= 4.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 9.50 M
#4 以上小計[角隅補強]= 4.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(326.00/60)= 5
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]5*[垂直排數]6= 8.70 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(D7)90*230=2.07 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):13.04 m2
開口比例:2.07/13.04=0.1587
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(CSB)=(L)326.00*(H)(400-15)*2/10000=25.10 M2
以上牆主要模版小計: 25.10 M2
門窗開口模版扣除:
1. 門(D7):90*230*2[側]/10000=4.14
封模:(90+230*2)*15/10000=0.83
門窗開口模版扣除小計: 4.14 M2
門窗開口封模回補小計: 0.83 M2
模版小計: 25.10-[門窗扣]4.14-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.83+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=21.79 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(CSB)=(L)326.00*(H):(400-15)*(t)15/1000000=1.883 M3
以上牆主要RC小計: 1.883 M3
門窗開口RC扣除:
1.門(D7):90*230*15/1000000=0.311
門窗開口RC扣除小計: 0.311 M3
RC小計: 1.883-[門窗開口RC]0.311-[自由開口RC]0.000= 1.572 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.1587)
#3=477.79 M*(1-0.1587)=401.95 M (401.95 M*0.560/1000= 0.2251 T)
#4=8.70 M*(1-0.1587)=7.32 M (7.32 M*0.994/1000= 0.0073 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=13.50 M (13.50*0.994/1000= 0.0134 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2458 T
模版小計(普)= 21.79 M2
混凝土小計 = 1.572 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 64 [X8:+19,Y6:+57] , 牆長: (460.0)=460.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((460-5-5)/15)+1)/100= 31 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]31/100= 135.16 M	135.16
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 460.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((460)/15)+1)/100= 31 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*31/100= 8.90 M	8.90
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 460+[搭接]Int(460/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 520.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 520.00*[支數]23/100= 119.60 M	119.60
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((460-5-5)/15)+1)/100= 31 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]31/100= 135.16 M	135.16
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 460.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((460)/15)+1)/100= 31 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*31/100= 8.90 M	8.90
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 460+[搭接]Int(460/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 520.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 520.00*[支數]23/100= 119.60 M	119.60

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((460.00-5-5)/15)+1)/100= 31
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]31/100= 51.15 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((460.00-5-5)/15)+1)/100= 31
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]31/100= 51.15 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(460.00/60)= 7
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]6= 12.18 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G11:60cm)=(L)459.99*(H)(400-60)*2/10000=31.28 M2
以上牆主要模版小計: 31.28 M2
模版小計: 31.28-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=31.28 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G11)=(L)459.99*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.346 M3
以上牆主要RC小計: 2.346 M3
RC小計: 2.346-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 2.346 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=629.62 M*(1-0.0000)=629.62 M (629.62 M*0.560/1000= 0.3526 T)
#4=12.18 M*(1-0.0000)=12.18 M (12.18 M*0.994/1000= 0.0121 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3647 T
模版小計(普)= 31.28 M2
混凝土小計 = 2.346 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 57 [X8:+185,Y8:+20] , 牆長: (648.5+127.5)=776.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((776-5-5)/15)+1)/100= 52 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]52/100= 226.72 M	226.72
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 776.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((776)/15)+1)/100= 52 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*52/100= 14.93 M	14.93
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 776+[搭接]Int(776/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 1*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 896.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]17.00)/15)+1)/100= 25 支 水平筋總長(第1組)= 896.00*[支數]25/100= 224.00 M	224.00

#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((776-5-5)/15)+1)/100= 52 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]52/100= 226.72 M	226.72
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 776.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((776)/15)+1)/100= 52 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*52/100= 14.93 M	14.93
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 776+[搭接]Int(776/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 1*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 896.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]17.00)/15)+1]/100= 25 支 水平筋總長(第2組)= 896.00*[支數]25/100= 224.00 M	224.00

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((776.00-5-5)/15)+1)/100= 52
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]52/100= 85.80 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((776.00-5-5)/15)+1)/100= 52
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]52/100= 85.80 M
#4 開口補強筋:
1自由開口-1 [四邊補強](((0+200)*2+(0+200)*2)+[角隅補強]100*[四角]4)*[兩邊]2*1/100= 37.20 M
2自由開口-2 [四邊補強](((0+200)*2+(0+200)*2)+[角隅補強]100*[四角]4)*[兩邊]2*1/100= 37.20 M
3自由開口-3 [四邊補強](((0+200)*2+(0+200)*2)+[角隅補強]100*[四角]4)*[兩邊]2*1/100= 37.36 M
#4 以上小計[四邊補強]= 87.76 M
#4 以上小計[角隅補強]= 24.00 M
#4 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]400*[彎折數]*1*[支]*4/100= 16.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(776.00/60)= 12
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]12*[垂直排數]6= 20.88 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(自由)89.99999*240+(自由)90*240+(自由)94*240=6.58 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):31.04 m2
開口比例:6.58/31.04=0.2119
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G11:60cm)=(L)35.04*(H)(400-60)*2/10000=2.38 M2
小段2:版底:(S6)=(L)574.97*(H)(400-15)*2/10000=44.27 M2
小段3:樑底:(G11:60cm)=(L)38.49*(H)(400-60)*2/10000=2.62 M2
大段:2
小段1:透空牆=(L)127.50*(H)400*2/10000=10.20 M2
以上牆主要模版小計: 59.47 M2
自由開口模版扣除:
1. 自由開口:90.00*240*2[側]/10000=4.32
封模:(90.00+240)*2*15/10000=0.99
2. 自由開口:90.00*240*2[側]/10000=4.32
封模:(90.00+240)*2*15/10000=0.99
3. 自由開口:94.00*240*2[側]/10000=4.51
封模:(94.00+240)*2*15/10000=1.00
自由開口模版扣除小計: 13.15 M2
自由開口封模回補小計: 2.98 M2
模版小計: 59.47-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]13.15+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]2.98-[側面交接扣]0.00=49.30 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G11)=(L)35.04*(H):(400-60)*(t)15/1000000=0.179 M3
小段2:版底:(S6)=(L)574.97*(H):(400-15)*(t)15/1000000=3.320 M3
小段3:樑底:(G11)=(L)38.49*(H):(400-60)*(t)15/1000000=0.196 M3
大段:2
小段1:透空牆=(L)127.50*(H)400*(t)15/1000000=0.765 M3
以上牆主要RC小計: 4.460 M3
自由開口RC扣除:
1. 自由開口:90.00*240.00*15/1000000=0.324
2. 自由開口:90.00*240.00*15/1000000=0.324
3. 自由開口:94.00*240.00*15/1000000=0.338
自由開口RC扣除小計: 0.986 M3
RC小計: 4.460-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.986= 3.474 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.2119)
#3=1,102.90 M*(1-0.2119)=869.25 M (869.25 M*0.560/1000= 0.4868 T)
#4=20.88 M*(1-0.2119)=16.46 M (16.46 M*0.994/1000= 0.0164 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=127.76 M (127.76*0.994/1000= 0.1270 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.6301 T

模版小計(普)= 49.30 M2
混凝土小計 = 3.474 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 72 [X9:-4241,Y2:-36] , 牆長: (440.0)=440.00 cm, 牆高:60.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((440-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]29/100= 25.73 M	25.73
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 440+[搭接]Int(440/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 440.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 440.00*[支數]4/100= 17.60 M	17.60
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((440-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]29/100= 25.73 M	25.73
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 440+[搭接]Int(440/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 440.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 440.00*[支數]4/100= 17.60 M	17.60

#4 工作筋:
水平排數: Int(440.00/60)= 7
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]1= 2.38 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)440.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)440.00*(H)60*(t)20/1000000=0.528 M3
以上牆主要RC小計: 0.528 M3
RC小計: 0.528-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.528 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=86.65 M*(1-0.0000)=86.65 M (86.65 M*0.560/1000= 0.0485 T)
#4=2.38 M*(1-0.0000)=2.38 M (2.38 M*0.994/1000= 0.0024 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0509 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.528 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W5PCZ, 位置序號: 36 [X7:-211,Y2:+223] , 牆長: (37.5+75.0+57.5)=170.00 cm, 牆高:400.0 cm
#0 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]400*[彎折數]*2*[支]*4/100= 32.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G7:60cm)=(L)20.00*(H)(400-60)*0/10000=0.00 M2
小段2:版底:(S3A)=(L)17.50*(H)(400-20)*0/10000=0.00 M2
大段:2
小段1:版底:(S3A)=(L)17.51*(H)(400-20)*0/10000=0.00 M2
小段2:樑底:(B6:60cm)=(L)40.00*(H)(400-60)*0/10000=0.00 M2
小段3:版底:(S6)=(L)17.49*(H)(400-15)*0/10000=0.00 M2
大段:3
小段1:版底:(S6)=(L)17.50*(H)(400-15)*0/10000=0.00 M2
小段2:樑底:(G6:60cm)=(L)40.00*(H)(400-60)*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G7)=(L)20.00*(H):(400-60)*(t)5/1000000=0.034 M3
小段2:版底:(S3A)=(L)17.50*(H):(400-20)*(t)5/1000000=0.033 M3
大段:2
小段1:版底:(S3A)=(L)17.51*(H):(400-20)*(t)5/1000000=0.033 M3
小段2:樑底:(B6)=(L)40.00*(H):(400-60)*(t)5/1000000=0.068 M3
小段3:版底:(S6)=(L)17.49*(H):(400-15)*(t)5/1000000=0.034 M3
大段:3

小段1:版底:(S6)=(L)17.50*(H):(400-15)*(t)5/1000000=0.034 M3
小段2:樑底:(G6)=(L)40.00*(H):(400-60)*(t)5/1000000=0.068 M3
以上牆主要RC小計: 0.304 M3
RC小計: 0.304-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.304 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0000 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.304 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W5PCZ, 位置序號: 35 [X7:-230,Y2:+175] , 牆長: (17.5+37.5)=55.00 cm, 牆高:340.0 cm ,高程:60cm
#0 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]340*[彎折數]*1*[支]*4/100= 13.60 M
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(CS1-1)=(L)17.50*(H)(340-15)*0/10000=0.00 M2
大段:2
小段1:版底:(CS1-1)=(L)17.49*(H)(340-15)*0/10000=0.00 M2
小段2:樑底:(B5:60cm)=(L)20.01*(H)(340-60)*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(CS1-1)=(L)17.50*(H):(340-15)*(t)5/1000000=0.028 M3
大段:2
小段1:版底:(CS1-1)=(L)17.49*(H):(340-15)*(t)5/1000000=0.028 M3
小段2:樑底:(B5)=(L)20.01*(H):(340-60)*(t)5/1000000=0.028 M3
以上牆主要RC小計: 0.085 M3
RC小計: 0.085-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.085 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0000 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.085 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 71 [X9:-4021,Y2:+234] , 牆長: (340.0)=340.00 cm, 牆高:60.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((340-5-5)/15)+1)/100= 23 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]23/100= 20.40 M	20.40
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 340+[搭接]Int(340/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 340.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 340.00*[支數]4/100= 13.60 M	13.60
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((340-5-5)/15)+1)/100= 23 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]23/100= 20.40 M	20.40
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 340+[搭接]Int(340/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 340.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 340.00*[支數]4/100= 13.60 M	13.60

#4 工作筋:
水平排數: Int(340.00/60)= 5
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]5*[垂直排數]1= 1.70 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)340.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)340.00*(H)60*(t)20/1000000=0.408 M3
以上牆主要RC小計: 0.408 M3
RC小計: 0.408-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.408 M3
----------計算結果小計----------

鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=68.01 M*(1-0.0000)=68.01 M (68.01 M*0.560/1000= 0.0381 T)
#4=1.70 M*(1-0.0000)=1.70 M (1.70 M*0.994/1000= 0.0017 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0398 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.408 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W25, 位置序號: 26 [X4:+106,Y1:+90] , 牆長:
(124.0+9.6+8.6+8.6+8.6+9.6+2096.5+172.5)=2438.00 cm, 牆高:470.0 cm ,高程:-70cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]470+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 503.28 支數= (Int((2438-5-5)/15)+1)/100= 162 垂直筋總長(第1組)= 503.28*[支數]162/100= 815.32 M	815.32
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 2438+[搭接]Int(2438/(8*100))*48+[彎折數-Ld]1*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 2,730.00 支數= 24/100= 24 支 水平筋總長(第1組)= 2,730.00*[支數]24/100= 655.20 M	655.20
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]470+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 503.28 支數= Int((2438-5-5)/15)+1)/100= 162 垂直筋總長(第2組)= 503.28*[支數]162/100= 815.32 M	815.32
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 2438+[搭接]Int(2438/(8*100))*48+[彎折數-Ld]1*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 2,730.00 支數= 24/100= 24 支 水平筋總長(第2組)= 2,730.00*[支數]24/100= 655.20 M	655.20

#4垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((2437.80-5-5)/15)+1)/100= 162
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]162/100= 267.30 M
#4垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((2437.80-5-5)/15)+1)/100= 162
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]162/100= 267.30 M
#5 開口補強筋:
1-#5 窗: W13 [四邊補強]((450+100*2)+(60+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 36.40 M
#5 窗: W13 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#5 以上小計[四邊補強]= 36.40 M
#5 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#5 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]470*[彎折數]*1*[支]*4/100= 18.80 M
#5 工作筋:
水平排數: Int(2438.00/60)= 40
垂直排數: Int(470.00/60)= 7
工作筋數量:((25-3*2)+10*2)*[水平排數]40*[垂直排數]7= 109.20 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W13)450*60=2.70 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):114.58 m2
開口比例:2.70/114.58=0.0236
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(CS1-3)=(L)124.02*(H)(470-15)*2/10000=11.29 M2
大段:2
小段1:版底:(CS1-3)=(L)9.55*(H)(470-15)*2/10000=0.87 M2
大段:3
小段1:版底:(CS1-3)=(L)8.55*(H)(470-15)*2/10000=0.78 M2
大段:4
小段1:版底:(CS1-3)=(L)8.56*(H)(470-15)*2/10000=0.78 M2
大段:5
小段1:版底:(CS1-3)=(L)8.56*(H)(470-15)*2/10000=0.78 M2
大段:6
小段1:版底:(CS1-3)=(L)9.55*(H)(470-15)*2/10000=0.87 M2
大段:7
小段1:版底:(CS1-3)=(L)84.02*(H)(470-15)*2/10000=7.65 M2
小段2:樑底:(B9:60cm)=(L)40.00*(H)(470-60)*2/10000=3.28 M2
小段3:版底:(CS1-3)=(L)610.00*(H)(470-15)*2/10000=55.51 M2
小段4:樑底:(B14:60cm)=(L)40.00*(H)(470-60)*2/10000=3.28 M2
小段5:版底:(CS1-3A)=(L)610.00*(H)(470-15)*2/10000=55.51 M2
小段6:樑底:(B9:60cm)=(L)40.00*(H)(470-60)*2/10000=3.28 M2
小段7:版底:(CS1-3A)=(L)350.00*(H)(470-15)*2/10000=31.85 M2
小段8:樑底:(B4:60cm)=(L)40.00*(H)(470-60)*2/10000=3.28 M2
小段9:版底:(CS1-1)=(L)282.49*(H)(470-15)*2/10000=25.71 M2
大段:8

小段1:版底:(CS1-1)=(L)172.50*(H)(470-15)*2/10000=15.70 M2
以上牆主要模版小計: 220.40 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W13):450*60*2[側]/10000=5.40
封模:(450+60)*2*25/10000=2.55
門窗開口模版扣除小計: 5.40 M2
門窗開口封模回補小計: 2.55 M2
模版小計: 220.40-[門窗扣]5.40-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.55+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=217.55 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(CS1-3)=(L)124.02*(H):(470-15)*(t)25/1000000=1.411 M3
大段:2
小段1:版底:(CS1-3)=(L)9.55*(H):(470-15)*(t)25/1000000=0.109 M3
大段:3
小段1:版底:(CS1-3)=(L)8.55*(H):(470-15)*(t)25/1000000=0.097 M3
大段:4
小段1:版底:(CS1-3)=(L)8.56*(H):(470-15)*(t)25/1000000=0.097 M3
大段:5
小段1:版底:(CS1-3)=(L)8.56*(H):(470-15)*(t)25/1000000=0.097 M3
大段:6
小段1:版底:(CS1-3)=(L)9.55*(H):(470-15)*(t)25/1000000=0.109 M3
大段:7
小段1:版底:(CS1-3)=(L)84.02*(H):(470-15)*(t)25/1000000=0.956 M3
小段2:樑底:(B9)=(L)40.00*(H):(470-60)*(t)25/1000000=0.410 M3
小段3:版底:(CS1-3)=(L)610.00*(H):(470-15)*(t)25/1000000=6.939 M3
小段4:樑底:(B14)=(L)40.00*(H):(470-60)*(t)25/1000000=0.410 M3
小段5:版底:(CS1-3A)=(L)610.00*(H):(470-15)*(t)25/1000000=6.939 M3
小段6:樑底:(B9)=(L)40.00*(H):(470-60)*(t)25/1000000=0.410 M3
小段7:版底:(CS1-3A)=(L)350.00*(H):(470-15)*(t)25/1000000=3.981 M3
小段8:樑底:(B4)=(L)40.00*(H):(470-60)*(t)25/1000000=0.410 M3
小段9:版底:(CS1-1)=(L)282.49*(H):(470-15)*(t)25/1000000=3.213 M3
大段:8
小段1:版底:(CS1-1)=(L)172.50*(H):(470-15)*(t)25/1000000=1.962 M3
以上牆主要RC小計: 27.550 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W13):450*60*25/1000000=0.675
門窗開口RC扣除小計: 0.675 M3
RC小計: 27.550-[門窗開口RC]0.675-[自由開口RC]0.000= 26.875 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0236)
#4=3,475.64 M*(1-0.0236)=3,393.73 M (3,393.73 M*0.994/1000= 3.3734 T)
#5=109.20 M*(1-0.0236)=106.63 M (106.63 M*1.560/1000= 0.1663 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#5=63.20 M (63.20*1.560/1000= 0.0986 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 3.6383 T
模版小計(普)= 217.55 M2
混凝土小計 = 26.875 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W10W, 位置序號: 73 [X9:-4191,Y8:-66] , 牆長: (380.0)=380.00 cm, 牆高:55.0 cm ,高程:45cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]55+[搭接]36= 91.00 支數= (Int((380-5-5)/15)+1)/100= 25 垂直筋總長(第1組)= 91.00*[支數]25/100= 22.75 M	22.75
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 380+[搭接]Int(380/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 380.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 380.00*[支數]4/100= 15.20 M	15.20

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((380.00-5-5)/15)+1)/100= 25
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]25/100= 41.25 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((380.00-5-5)/15)+1)/100= 25
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]25/100= 41.25 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)380.00*(H)55*2/10000=4.18 M2
以上牆主要模版小計: 4.18 M2
封側模小計:10*55*2/10000=0.11 M2
模版小計: 4.29-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=4.29 M2
RC計算:
大段:1

小段1:半高牆=(L)380.00*(H)55*(t)10/1000000=0.209 M3
以上牆主要RC小計: 0.209 M3
RC小計: 0.209-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.209 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=120.45 M*(1-0.0000)=120.45 M (120.45 M*0.560/1000= 0.0675 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0675 T
模版小計(普)= 4.29 M2
混凝土小計 = 0.209 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15Z, 位置序號: 14 [X3:-84,Y2:+204] , 牆長: (80.0)=80.00 cm, 牆高:425.0 cm ,高程:-25cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]425+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 453.71 支數= (Int((80-5-5)/15)+1)/100= 5 垂直筋總長(第1組)= 453.71*[支數]5/100= 22.69 M	22.69
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 80+[搭接]Int(80/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 110.00 支數= 28/100= 28 支 水平筋總長(第1組)= 110.00*[支數]28/100= 30.80 M	30.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]425+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 453.71 支數= Int((80-5-5)/15)+1)/100= 5 垂直筋總長(第2組)= 453.71*[支數]5/100= 22.69 M	22.69
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 80+[搭接]Int(80/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 110.00 支數= 28/100= 28 支 水平筋總長(第2組)= 110.00*[支數]28/100= 30.80 M	30.80

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((80.00-5-5)/15)+1)/100= 5
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]5/100= 8.25 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((80.00-5-5)/15)+1)/100= 5
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]5/100= 8.25 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(80.00/60)= 1
垂直排數: Int(425.00/60)= 7
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]1*[垂直排數]7= 2.03 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G10:60cm)=(L)40.00*(H)(425-60)*0/10000=0.00 M2
小段2:透空牆=(L)40.00*(H)425*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:15*365*1/10000=0.55 M2
模版小計: 0.55-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.55 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G10)=(L)40.00*(H):(425-60)*(t)15/1000000=0.219 M3
小段2:透空牆=(L)40.00*(H)425*(t)15/1000000=0.255 M3
以上牆主要RC小計: 0.474 M3
RC小計: 0.474-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.474 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=123.47 M*(1-0.0000)=123.47 M (123.47 M*0.560/1000= 0.0691 T)
#4=2.03 M*(1-0.0000)=2.03 M (2.03 M*0.994/1000= 0.0020 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0712 T
模版小計(普)= 0.55 M2
混凝土小計 = 0.474 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 24 [X4:+169,Y1:+172] , 牆長: (320.0)=320.00 cm, 牆高:340.0 cm ,高程:60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]340+[搭接]36= 376.00 支數= (Int((320-5-5)/15)+1)/100= 21 垂直筋總長(第1組)= 376.00*[支數]21/100= 78.96 M	78.96

#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 320+[搭接]Int(320/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 380.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 380.00*[支數]23/100= 87.40 M	87.40
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]340+[搭接]36= 376.00 支數= Int((320-5-5)/15)+1)/100= 21 垂直筋總長(第2組)= 376.00*[支數]21/100= 78.96 M	78.96
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 320+[搭接]Int(320/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 380.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 380.00*[支數]23/100= 87.40 M	87.40

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((320.00-5-5)/15)+1)/100= 21
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]21/100= 34.65 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((320.00-5-5)/15)+1)/100= 21
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]21/100= 34.65 M
#4 開口補強筋:
1-#4 門: D5 [三邊補強](((240+100)*2)+(90+100*2))*[支]1/100= 9.70 M
#4 門: D5 [角隅補強]100*[兩角]2*[邊]2*[支]1/100= 4.00 M
2-#4 窗: W12 [四邊補強]((60+100*2)+(150+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 24.40 M
#4 窗: W12 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 34.10 M
#4 以上小計[角隅補強]= 12.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(320.00/60)= 5
垂直排數: Int(340.00/60)= 5
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]5*[垂直排數]5= 7.25 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(D5)90*240+(W12)60*150=3.06 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):10.88 m2
開口比例:3.06/10.88=0.2813
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G5:60cm)=(L)320.00*(H)(340-60)*2/10000=17.92 M2
以上牆主要模版小計: 17.92 M2
門窗開口模版扣除:
1. 門(D5):90*240*2[側]/10000=4.32
封模:(90+240*2)*15/10000=0.86
2. 窗(W12):60*150*2[側]/10000=1.80
封模:(60+150)*2*15/10000=0.63
門窗開口模版扣除小計: 6.12 M2
門窗開口封模回補小計: 1.49 M2
模版小計: 17.92-[門窗扣]6.12-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]1.49+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=13.28 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G5)=(L)320.00*(H):(340-60)*(t)15/1000000=1.344 M3
以上牆主要RC小計: 1.344 M3
門窗開口RC扣除:
1.門(D5):90*240*15/1000000=0.324
2.窗(W12):60*150*15/1000000=0.135
門窗開口RC扣除小計: 0.459 M3
RC小計: 1.344-[門窗開口RC]0.459-[自由開口RC]0.000= 0.885 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.2813)
#3=402.02 M*(1-0.2813)=288.95 M (288.95 M*0.560/1000= 0.1618 T)
#4=7.25 M*(1-0.2813)=5.21 M (5.21 M*0.994/1000= 0.0052 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=46.10 M (46.10*0.994/1000= 0.0458 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2128 T
模版小計(普)= 13.28 M2
混凝土小計 = 0.885 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 30 [X7:+192,Y2:-46] , 牆長: (420.0)=420.00 cm, 牆高:340.0 cm ,高程:60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]340+[搭接]36= 376.00 支數= (Int((420-5-5)/15)+1)/100= 28 垂直筋總長(第1組)= 376.00*[支數]28/100= 105.28 M	105.28

#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 420+[搭接]Int(420/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 480.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 480.00*[支數]23/100= 110.40 M	110.40
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]340+[搭接]36= 376.00 支數= Int((420-5-5)/15)+1)/100= 28 垂直筋總長(第2組)= 376.00*[支數]28/100= 105.28 M	105.28
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 420+[搭接]Int(420/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 480.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 480.00*[支數]23/100= 110.40 M	110.40

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((420.00-5-5)/15)+1)/100= 28
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]28/100= 46.20 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((420.00-5-5)/15)+1)/100= 28
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]28/100= 46.20 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(420.00/60)= 7
垂直排數: Int(340.00/60)= 5
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]5= 10.15 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B10:60cm)=(L)420.00*(H)(340-60)*2/10000=23.52 M2
以上牆主要模版小計: 23.52 M2
模版小計: 23.52-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=23.52 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B10)=(L)420.00*(H):(340-60)*(t)15/1000000=1.764 M3
以上牆主要RC小計: 1.764 M3
RC小計: 1.764-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 1.764 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=523.76 M*(1-0.0000)=523.76 M (523.76 M*0.560/1000= 0.2933 T)
#4=10.15 M*(1-0.0000)=10.15 M (10.15 M*0.994/1000= 0.0101 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3034 T
模版小計(普)= 23.52 M2
混凝土小計 = 1.764 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 32 [X7:-11,Y1:+172] , 牆長: (320.0)=320.00 cm, 牆高:340.0 cm ,高程:60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]340+[搭接]36= 376.00 支數= (Int((320-5-5)/15)+1)/100= 21 垂直筋總長(第1組)= 376.00*[支數]21/100= 78.96 M	78.96
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 320+[搭接]Int(320/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 380.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 380.00*[支數]23/100= 87.40 M	87.40
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]340+[搭接]36= 376.00 支數= Int((320-5-5)/15)+1)/100= 21 垂直筋總長(第2組)= 376.00*[支數]21/100= 78.96 M	78.96
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 320+[搭接]Int(320/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 380.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 380.00*[支數]23/100= 87.40 M	87.40

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((320.00-5-5)/15)+1)/100= 21
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]21/100= 34.65 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((320.00-5-5)/15)+1)/100= 21
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]21/100= 34.65 M
#4 開口補強筋:
1-#4 門: D5 [三邊補強](((240+100)*2)+(90+100*2))*[支]1/100= 9.70 M
#4 門: D5 [角隅補強]100*[兩角]2*[邊]2*[支]1/100= 4.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 9.70 M
#4 以上小計[角隅補強]= 4.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(320.00/60)= 5

垂直排數: Int(340.00/60)= 5
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]5*[垂直排數]5= 7.25 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(D5)90*240=2.16 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):10.88 m2
開口比例:2.16/10.88=0.1985
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G2:60cm)=(L)319.99*(H)(340-60)*2/10000=17.92 M2
以上牆主要模版小計: 17.92 M2
門窗開口模版扣除:
1. 門(D5):90*240*2[側]/10000=4.32
封模:(90+240*2)*15/10000=0.86
門窗開口模版扣除小計: 4.32 M2
門窗開口封模回補小計: 0.86 M2
模版小計: 17.92-[門窗扣]4.32-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.86+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=14.45 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G2)=(L)319.99*(H):(340-60)*(t)15/1000000=1.344 M3
以上牆主要RC小計: 1.344 M3
門窗開口RC扣除:
1.門(D5):90*240*15/1000000=0.324
門窗開口RC扣除小計: 0.324 M3
RC小計: 1.344-[門窗開口RC]0.324-[自由開口RC]0.000= 1.020 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.1985)
#3=402.02 M*(1-0.1985)=322.21 M (322.21 M*0.560/1000= 0.1804 T)
#4=7.25 M*(1-0.1985)=5.81 M (5.81 M*0.994/1000= 0.0058 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=13.70 M (13.70*0.994/1000= 0.0136 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1998 T
模版小計(普)= 14.45 M2
混凝土小計 = 1.020 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 31 [X7:+52,Y1:+94] , 牆長: (140.0)=140.00 cm, 牆高:340.0 cm ,高程:60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]340+[搭接]36= 376.00 支數= (Int((140-5-5)/15)+1)/100= 9 垂直筋總長(第1組)= 376.00*[支數]9/100= 33.84 M	33.84
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 140+[搭接]Int(140/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 200.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 200.00*[支數]23/100= 46.00 M	46.00
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]340+[搭接]36= 376.00 支數= Int((140-5-5)/15)+1)/100= 9 垂直筋總長(第2組)= 376.00*[支數]9/100= 33.84 M	33.84
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 140+[搭接]Int(140/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 200.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 200.00*[支數]23/100= 46.00 M	46.00

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((140.00-5-5)/15)+1)/100= 9
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]9/100= 14.85 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((140.00-5-5)/15)+1)/100= 9
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]9/100= 14.85 M
#4 開口補強筋:
1-#4 門: D11 [三邊補強](((240+100)*2)+(140+100*2))*[支]1/100= 10.20 M
#4 門: D11 [角隅補強]100*[兩角]2*[邊]2*[支]1/100= 4.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 10.20 M
#4 以上小計[角隅補強]= 4.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(140.00/60)= 2
垂直排數: Int(340.00/60)= 5
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]2*[垂直排數]5= 2.90 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(D11)140*240=3.36 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):4.76 m2
開口比例:3.36/4.76=0.7059
模版計算:

大段:1
小段1:版底:(CS1-3A)=(L)140.00*(H)(340-15)*2/10000=9.10 M2
以上牆主要模版小計: 9.10 M2
門窗開口模版扣除:
1. 門(D11):140*240*2[側]/10000=6.72
封模:(140+240*2)*15/10000=0.93
門窗開口模版扣除小計: 6.72 M2
門窗開口封模回補小計: 0.93 M2
模版小計: 9.10-[門窗扣]6.72-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.93+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=3.31 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(CS1-3A)=(L)140.00*(H):(340-15)*(t)15/1000000=0.683 M3
以上牆主要RC小計: 0.683 M3
門窗開口RC扣除:
1.門(D11):140*240*15/1000000=0.504
門窗開口RC扣除小計: 0.504 M3
RC小計: 0.683-[門窗開口RC]0.504-[自由開口RC]0.000= 0.179 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.7059)
#3=189.38 M*(1-0.7059)=55.70 M (55.70 M*0.560/1000= 0.0312 T)
#4=2.90 M*(1-0.7059)=0.85 M (0.85 M*0.994/1000= 0.0008 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=14.20 M (14.20*0.994/1000= 0.0141 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0462 T
模版小計(普)= 3.31 M2
混凝土小計 = 0.179 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W25R, 位置序號: 9 [X3:+86,Y3:+41] , 牆長: (546.9+27.9+28.9+28.9+28.9+27.9+62.8)=752.20 cm, 牆高:395.7 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]395.7143+[搭接]48=443.71 支數= (Int((752.2-5-5)/15)+1)/100= 50 垂直筋總長(第1組)= 443.71*[支數]50/100= 221.86 M	221.86
#4		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 752.2 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((752.2001)/15)+1)/100= 51 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*51/100= 16.97 M	16.97
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 752.2+[搭接]Int(752.2/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*1= 789.20 支數= [Int((395.7143-5-5-[平均樑版深]52.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 789.20*[支數]23/100= 181.52 M	181.52
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]395.7143+[搭接]48=443.71 支數= Int((752.2-5-5)/15)+1)/100= 50 垂直筋總長(第2組)= 443.71*[支數]50/100= 221.86 M	221.86
#4		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 752.2 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((752.2001)/15)+1)/100= 51 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*51/100= 16.97 M	16.97
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 752.2+[搭接]Int(752.2/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*1= 789.20 支數= [Int((395.7143-5-5-[平均樑版深]52.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 789.20*[支數]23/100= 181.52 M	181.52

#4垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((752.23-5-5)/15)+1)/100= 50
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]50/100= 82.50 M
#4垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((752.23-5-5)/15)+1)/100= 50
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]50/100= 82.50 M
#5 工作筋:
水平排數: Int(752.20/60)= 12
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((25-3*2)+10*2)*[水平排數]12*[垂直排數]6= 28.08 M
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(S5)=(L)39.69*(H)(400-15)*2/10000=3.06 M2
小段2:樑底:(G15:60cm)=(L)40.00*(H)(400-60)*2/10000=2.72 M2
小段3:樑底:(b1:55cm)=(L)467.21*(H)(400-55)*2/10000=32.24 M2

大段:2
小段1:樑底:(b1:55cm)=(L)0.42*(H)(400-55)*2/10000=0.03 M2
小段2:樑底:(b1:55cm)=(L)17.78*(H)(400-55)*2/10000=1.23 M2
小段3:樑底:(b1:55cm)=(L)9.72*(H)(400-55)*2/10000=0.67 M2
大段:3
小段1:樑底:(b1:55cm)=(L)9.50*(H)(400-55)*2/10000=0.66 M2
小段2:樑底:(b1:55cm)=(L)18.51*(H)(400-55)*2/10000=1.28 M2
小段3:樑底:(b1:55cm)=(L)0.87*(H)(400-55)*2/10000=0.06 M2
大段:4
小段1:樑底:(b1:55cm)=(L)18.39*(H)(400-55)*2/10000=1.27 M2
小段2:樑底:(b1:55cm)=(L)10.49*(H)(400-55)*2/10000=0.72 M2
大段:5
小段1:樑底:(b1:55cm)=(L)7.28*(H)(400-55)*2/10000=0.50 M2
小段2:透空牆=(L)21.60*(H)400*2/10000=1.73 M2
大段:6
小段1:樑底:(G10:60cm)=(L)27.94*(H)(400-60)*2/10000=1.90 M2
大段:7
小段1:樑底:(G10:60cm)=(L)62.83*(H)(400-60)*2/10000=4.27 M2
以上牆主要模版小計: 52.33 M2
封側模小計:25*340*1/10000=0.85 M2
模版小計: 53.18-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=53.18 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(S5)=(L)39.69*(H):(400-15)*(t)25/1000000=0.382 M3
小段2:樑底:(G15)=(L)40.00*(H):(400-60)*(t)25/1000000=0.340 M3
小段3:樑底:(b1)=(L)467.21*(H):(400-55)*(t)25/1000000=4.030 M3
大段:2
小段1:樑底:(b1)=(L)0.42*(H):(400-55)*(t)25/1000000=0.004 M3
小段2:樑底:(b1)=(L)17.78*(H):(400-55)*(t)25/1000000=0.153 M3
小段3:樑底:(b1)=(L)9.72*(H):(400-55)*(t)25/1000000=0.084 M3
大段:3
小段1:樑底:(b1)=(L)9.50*(H):(400-55)*(t)25/1000000=0.082 M3
小段2:樑底:(b1)=(L)18.51*(H):(400-55)*(t)25/1000000=0.160 M3
小段3:樑底:(b1)=(L)0.87*(H):(400-55)*(t)25/1000000=0.008 M3
大段:4
小段1:樑底:(b1)=(L)18.39*(H):(400-55)*(t)25/1000000=0.159 M3
小段2:樑底:(b1)=(L)10.49*(H):(400-55)*(t)25/1000000=0.090 M3
大段:5
小段1:樑底:(b1)=(L)7.28*(H):(400-55)*(t)25/1000000=0.063 M3
小段2:透空牆=(L)21.60*(H)400*(t)25/1000000=0.216 M3
大段:6
小段1:樑底:(G10)=(L)27.94*(H):(400-60)*(t)25/1000000=0.237 M3
大段:7
小段1:樑底:(G10)=(L)62.83*(H):(400-60)*(t)25/1000000=0.534 M3
以上牆主要RC小計: 6.541 M3
RC小計: 6.541-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 6.541 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=1,005.70 M*(1-0.0000)=1,005.70 M (1,005.70 M*0.994/1000= 0.9997 T)
#5=28.08 M*(1-0.0000)=28.08 M (28.08 M*1.560/1000= 0.0438 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 1.0435 T
模版小計(普)= 53.18 M2
混凝土小計 = 6.541 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 10 [X3:+11,Y4:-212] , 牆長: (204.0)=204.00 cm, 牆高:320.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]320+[搭接]36=356.00 支數= (Int((204-5-5)/15)+1)/100= 13 垂直筋總長(第1組)= 356.00*[支數]13/100= 46.28 M	46.28
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 204.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((204)/15)+1)/100= 14 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*14/100= 4.02 M	4.02
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 204+[搭接]Int(204/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 264.00 支數= [Int((320-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 17 支 水平筋總長(第1組)= 264.00*[支數]17/100= 44.88 M	44.88
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]320+[搭接]36=356.00 支數= Int((204-5-5)/15)+1)/100= 13 垂直筋總長(第2組)= 356.00*[支數]13/100= 46.28 M	46.28

#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 204.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((204)/15)+1)/100= 14 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*14/100= 4.02 M	4.02
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 204+[搭接]Int(204/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 264.00 支數= [Int((320-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 17 支 水平筋總長(第2組)= 264.00*[支數]17/100= 44.88 M	44.88

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((204.05-5-5)/15)+1)/100= 13
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]13/100= 21.45 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((204.05-5-5)/15)+1)/100= 13
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]13/100= 21.45 M
#4 開口補強筋:
1-#4 門: D1 [三邊補強](((260+100)*2)+(200+100*2))*[支]1/100= 11.20 M
#4 門: D1 [角隅補強]100*[兩角]2*[邊]2*[支]1/100= 4.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 11.20 M
#4 以上小計[角隅補強]= 4.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(204.00/60)= 3
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]3*[垂直排數]6= 5.22 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(D1)200*260=5.20 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):8.16 m2
開口比例:5.20/8.16=0.6371
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G15:60cm)=(L)204.05*(H)(400-60)*2/10000=13.88 M2
以上牆主要模版小計: 13.88 M2
門窗開口模版扣除:
1. 門(D1):200*260*2[側]/10000=10.40
封模:(200+260*2)*15/10000=1.08
門窗開口模版扣除小計: 10.40 M2
門窗開口封模回補小計: 1.08 M2
模版小計: 13.88-[門窗扣]10.40-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]1.08+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=4.56 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G15)=(L)204.05*(H):(400-60)*(t)15/1000000=1.041 M3
以上牆主要RC小計: 1.041 M3
門窗開口RC扣除:
1.門(D1):200*260*15/1000000=0.780
門窗開口RC扣除小計: 0.780 M3
RC小計: 1.041-[門窗開口RC]0.780-[自由開口RC]0.000= 0.261 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.6371)
#3=233.26 M*(1-0.6371)=84.65 M (84.65 M*0.560/1000= 0.0474 T)
#4=5.22 M*(1-0.6371)=1.89 M (1.89 M*0.994/1000= 0.0019 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=15.20 M (15.20*0.994/1000= 0.0151 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0644 T
模版小計(普)= 4.56 M2
混凝土小計 = 0.261 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 16 [X3:-119,Y4:+142] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15

#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((545.00-5-5)/15)+1)/100= 36
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]36/100= 59.40 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((545.00-5-5)/15)+1)/100= 36
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]36/100= 59.40 M
#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W10 [四邊補強]((545+100*2)+(245+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 47.60 M
#4 窗: W10 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 47.60 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W10)545*245=13.35 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):21.80 m2
開口比例:13.35/21.80=0.6125
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19:60cm)=(L)545.00*(H)(400-60)*2/10000=37.06 M2
以上牆主要模版小計: 37.06 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W10):545*245*2[側]/10000=26.71
封模:(545+245)*2*15/10000=2.37
門窗開口模版扣除小計: 26.71 M2
門窗開口封模回補小計: 2.37 M2
模版小計: 37.06-[門窗扣]26.71-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.37+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=12.72 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19)=(L)545.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.779 M3
以上牆主要RC小計: 2.779 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W10):545*245*15/1000000=2.003
門窗開口RC扣除小計: 2.003 M3
RC小計: 2.779-[門窗開口RC]2.003-[自由開口RC]0.000= 0.777 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.6125)
#3=732.27 M*(1-0.6125)=283.75 M (283.75 M*0.560/1000= 0.1589 T)
#4=15.66 M*(1-0.6125)=6.07 M (6.07 M*0.994/1000= 0.0060 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=55.60 M (55.60*0.994/1000= 0.0553 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2202 T
模版小計(普)= 12.72 M2
混凝土小計 = 0.777 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 17 [X3:-119,Y6:-233] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62

#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)=([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((545.00-5-5)/15)+1)/100= 36
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]36/100= 59.40 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((545.00-5-5)/15)+1)/100= 36
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]36/100= 59.40 M
#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W10 [四邊補強]((545+100*2)+(245+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 47.60 M
#4 窗: W10 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 47.60 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W10)545*245=13.35 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):21.80 m2
開口比例:13.35/21.80=0.6125
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19:60cm)=(L)545.00*(H)(400-60)*2/10000=37.06 M2
以上牆主要模版小計: 37.06 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W10):545*245*2[側]/10000=26.71
封模:(545+245)*2*15/10000=2.37
門窗開口模版扣除小計: 26.71 M2
門窗開口封模回補小計: 2.37 M2
模版小計: 37.06-[門窗扣]26.71-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.37+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=12.72 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19)=(L)545.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.779 M3
以上牆主要RC小計: 2.779 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W10):545*245*15/1000000=2.003
門窗開口RC扣除小計: 2.003 M3
RC小計: 2.779-[門窗開口RC]2.003-[自由開口RC]0.000= 0.777 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.6125)
#3=732.27 M*(1-0.6125)=283.75 M (283.75 M*0.560/1000= 0.1589 T)
#4=15.66 M*(1-0.6125)=6.07 M (6.07 M*0.994/1000= 0.0060 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=55.60 M (55.60*0.994/1000= 0.0553 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2202 T
模版小計(普)= 12.72 M2
混凝土小計 = 0.777 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 18 [X3:-119,Y7:-109] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96

#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((545.00-5-5)/15)+1)/100= 36
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]36/100= 59.40 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((545.00-5-5)/15)+1)/100= 36
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]36/100= 59.40 M
#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W10 [四邊補強]((545+100*2)+(245+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 47.60 M
#4 窗: W10 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 47.60 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W10)545*245=13.35 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):21.80 m2
開口比例:13.35/21.80=0.6125
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19:60cm)=(L)544.99*(H)(400-60)*2/10000=37.06 M2
以上牆主要模版小計: 37.06 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W10):545*245*2[側]/10000=26.71
封模:(545+245)*2*15/10000=2.37
門窗開口模版扣除小計: 26.71 M2
門窗開口封模回補小計: 2.37 M2
模版小計: 37.06-[門窗扣]26.71-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.37+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=12.72 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19)=(L)544.99*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.779 M3
以上牆主要RC小計: 2.779 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W10):545*245*15/1000000=2.003
門窗開口RC扣除小計: 2.003 M3
RC小計: 2.779-[門窗開口RC]2.003-[自由開口RC]0.000= 0.777 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.6125)
#3=732.27 M*(1-0.6125)=283.75 M (283.75 M*0.560/1000= 0.1589 T)
#4=15.66 M*(1-0.6125)=6.07 M (6.07 M*0.994/1000= 0.0060 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=55.60 M (55.60*0.994/1000= 0.0553 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2202 T
模版小計(普)= 12.72 M2
混凝土小計 = 0.777 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 19 [X3:-119,Y8:+17] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((545.00-5-5)/15)+1)/100= 36
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]36/100= 59.40 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((545.00-5-5)/15)+1)/100= 36
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]36/100= 59.40 M
#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W10 [四邊補強]((545+100*2)+(245+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 47.60 M
#4 窗: W10 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 47.60 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W10)545*245=13.35 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):21.80 m2
開口比例:13.35/21.80=0.6125
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19:60cm)=(L)544.99*(H)(400-60)*2/10000=37.06 M2
以上牆主要模版小計: 37.06 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W10):545*245*2[側]/10000=26.71
封模:(545+245)*2*15/10000=2.37
門窗開口模版扣除小計: 26.71 M2
門窗開口封模回補小計: 2.37 M2
模版小計: 37.06-[門窗扣]26.71-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.37+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=12.72 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19)=(L)544.99*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.779 M3
以上牆主要RC小計: 2.779 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W10):545*245*15/1000000=2.003
門窗開口RC扣除小計: 2.003 M3
RC小計: 2.779-[門窗開口RC]2.003-[自由開口RC]0.000= 0.777 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.6125)
#3=732.27 M*(1-0.6125)=283.75 M (283.75 M*0.560/1000= 0.1589 T)
#4=15.66 M*(1-0.6125)=6.07 M (6.07 M*0.994/1000= 0.0060 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=55.60 M (55.60*0.994/1000= 0.0553 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2202 T
模版小計(普)= 12.72 M2
混凝土小計 = 0.777 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 22 [X3:-86,Y9:+97] , 牆長: (10.0)=10.00 cm, 牆高:340.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]340+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 404.71 支數= (Int((10-5-5)/15)+1)/100= 1 垂直筋總長(第1組)= 404.71*[支數]1/100= 4.05 M	4.05
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 10+[搭接]Int(10/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 40.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 40.00*[支數]23/100= 9.20 M	9.20
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]340+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 404.71 支數= Int((10-5-5)/15)+1)/100= 1 垂直筋總長(第2組)= 404.71*[支數]1/100= 4.05 M	4.05
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 10+[搭接]Int(10/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 40.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 40.00*[支數]23/100= 9.20 M	9.20

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((9.99-5-5)/15)+1)/100= 0
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]0/100= 0.00 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((9.99-5-5)/15)+1)/100= 0
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]0/100= 0.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(10.00/60)= 0
垂直排數: Int(340.00/60)= 5
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]5= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)9.99*(H)340*2/10000=0.68 M2
以上牆主要模版小計: 0.68 M2
封側模小計:15*340*1/10000=0.51 M2
模版小計: 1.19-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=1.19 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)9.99*(H)340*(t)15/1000000=0.051 M3
以上牆主要RC小計: 0.051 M3
RC小計: 0.051-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.051 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=26.49 M*(1-0.0000)=26.49 M (26.49 M*0.560/1000= 0.0148 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0148 T
模版小計(普)= 1.19 M2
混凝土小計 = 0.051 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15R, 位置序號: 75 [X9:-4313,Y7:+16] , 牆長: (79.5+163.5)=243.00 cm, 牆高:45.0 cm ,高程:-45cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]45+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 73.71 支數= (Int((243-5-5)/20)+1)/100= 12 垂直筋總長(第1組)= 73.71*[支數]12/100= 8.85 M	8.85
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 243+[搭接]Int(243/(8*100))*36+[彎折數-Ld]1*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 303.00 支數= 2/100= 2 支 水平筋總長(第1組)= 303.00*[支數]2/100= 6.06 M	6.06
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]45+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 73.71 支數= Int((243-5-5)/20)+1)/100= 12 垂直筋總長(第2組)= 73.71*[支數]12/100= 8.85 M	8.85
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 243+[搭接]Int(243/(8*100))*36+[彎折數-Ld]1*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 303.00 支數= 2/100= 2 支 水平筋總長(第2組)= 303.00*[支數]2/100= 6.06 M	6.06

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((242.96-5-5)/20)+1)/100= 12
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]12/100= 19.80 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):

支數= (Int((242.96-5-5)/20)+1)/100= 12
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]12/100= 19.80 M
#4 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]45*[彎折數]*1*[支]*4/100= 1.80 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(243.00/60)= 4
垂直排數: Int(45.00/60)= 0
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]4*[垂直排數]0= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)79.50*(H)45*2/10000=0.72 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)163.46*(H)45*2/10000=1.47 M2
以上牆主要模版小計: 2.19 M2
封側模小計:15*45*2/10000=0.14 M2
模版小計: 2.32-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.32 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)79.50*(H)45*(t)15/1000000=0.054 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)163.46*(H)45*(t)15/1000000=0.110 M3
以上牆主要RC小計: 0.164 M3
RC小計: 0.164-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.164 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=69.41 M*(1-0.0000)=69.41 M (69.41 M*0.560/1000= 0.0389 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=1.80 M (1.80*0.994/1000= 0.0018 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0407 T
模版小計(普)= 2.32 M2
混凝土小計 = 0.164 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 37 [X7:-11,Y2:+237] , 牆長: (320.0)=320.00 cm, 牆高:340.0 cm ,高程:60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]340+[搭接]36= 376.00 支數= (Int((320-5-5)/15)+1)/100= 21 垂直筋總長(第1組)= 376.00*[支數]21/100= 78.96 M	78.96
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 320+[搭接]Int(320/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 380.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 380.00*[支數]23/100= 87.40 M	87.40
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]340+[搭接]36= 376.00 支數= Int((320-5-5)/15)+1)/100= 21 垂直筋總長(第2組)= 376.00*[支數]21/100= 78.96 M	78.96
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 320+[搭接]Int(320/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 380.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 380.00*[支數]23/100= 87.40 M	87.40

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((320.00-5-5)/15)+1)/100= 21
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]21/100= 34.65 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((320.00-5-5)/15)+1)/100= 21
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]21/100= 34.65 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(320.00/60)= 5
垂直排數: Int(340.00/60)= 5
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]5*[垂直排數]5= 7.25 M
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(S3A)=(L)320.00*(H)(340-20)*2/10000=20.48 M2
以上牆主要模版小計: 20.48 M2
模版小計: 20.48-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=20.48 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(S3A)=(L)320.00*(H):(340-20)*(t)15/1000000=1.536 M3
以上牆主要RC小計: 1.536 M3
RC小計: 1.536-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 1.536 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)

#3=402.02 M*(1-0.0000)=402.02 M (402.02 M*0.560/1000= 0.2251 T)
#4=7.25 M*(1-0.0000)=7.25 M (7.25 M*0.994/1000= 0.0072 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2323 T
模版小計(普)= 20.48 M2
混凝土小計 = 1.536 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 25 [X4:+169,Y2:+237] , 牆長: (320.0)=320.00 cm, 牆高:340.0 cm ,高程:60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]340+[搭接]36= 376.00 支數= (Int((320-5-5)/15)+1)/100= 21 垂直筋總長(第1組)= 376.00*[支數]21/100= 78.96 M	78.96
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 320+[搭接]Int(320/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 380.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 380.00*[支數]23/100= 87.40 M	87.40
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]340+[搭接]36= 376.00 支數= Int((320-5-5)/15)+1)/100= 21 垂直筋總長(第2組)= 376.00*[支數]21/100= 78.96 M	78.96
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 320+[搭接]Int(320/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 380.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 380.00*[支數]23/100= 87.40 M	87.40

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((320.00-5-5)/15)+1)/100= 21
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]21/100= 34.65 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((320.00-5-5)/15)+1)/100= 21
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]21/100= 34.65 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(320.00/60)= 5
垂直排數: Int(340.00/60)= 5
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]5*[垂直排數]5= 7.25 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G9:60cm)=(L)320.00*(H)(340-60)*2/10000=17.92 M2
以上牆主要模版小計: 17.92 M2
模版小計: 17.92-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=17.92 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G9)=(L)320.00*(H):(340-60)*(t)15/1000000=1.344 M3
以上牆主要RC小計: 1.344 M3
RC小計: 1.344-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 1.344 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=402.02 M*(1-0.0000)=402.02 M (402.02 M*0.560/1000= 0.2251 T)
#4=7.25 M*(1-0.0000)=7.25 M (7.25 M*0.994/1000= 0.0072 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2323 T
模版小計(普)= 17.92 M2
混凝土小計 = 1.344 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15R, 位置序號: 54 [X8:+69,Y1:+172] , 牆長: (140.0)=140.00 cm, 牆高:60.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((140-5-5)/20)+1)/100= 7 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]7/100= 6.21 M	6.21
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 140+[搭接]Int(140/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 200.00 支數= 3/100= 3 支 水平筋總長(第1組)= 200.00*[支數]3/100= 6.00 M	6.00
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((140-5-5)/20)+1)/100= 7 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]7/100= 6.21 M	6.21

#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 140+[搭接]Int(140/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 200.00 支數= 3/100= 3 支 水平筋總長(第2組)= 200.00*[支數]3/100= 6.00 M	6.00

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((140.00-5-5)/20)+1)/100= 7
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]7/100= 11.55 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((140.00-5-5)/20)+1)/100= 7
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]7/100= 11.55 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(140.00/60)= 2
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]2*[垂直排數]1= 0.58 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)140.00*(H)60*2/10000=1.68 M2
以上牆主要模版小計: 1.68 M2
模版小計: 1.68-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=1.68 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)140.00*(H)60*(t)15/1000000=0.126 M3
以上牆主要RC小計: 0.126 M3
RC小計: 0.126-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.126 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=47.52 M*(1-0.0000)=47.52 M (47.52 M*0.560/1000= 0.0266 T)
#4=0.58 M*(1-0.0000)=0.58 M (0.58 M*0.994/1000= 0.0006 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0272 T
模版小計(普)= 1.68 M2
混凝土小計 = 0.126 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W10W, 位置序號: 74 [X9:-4246,Y8:-66] , 牆長: (380.0)=380.00 cm, 牆高:30.0 cm ,高程:45cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]30+[搭接]36= 66.00 支數= (Int((380-5-5)/15)+1)/100= 25 垂直筋總長(第1組)= 66.00*[支數]25/100= 16.50 M	16.50
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 380+[搭接]Int(380/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 380.00 支數= 2/100= 2 支 水平筋總長(第1組)= 380.00*[支數]2/100= 7.60 M	7.60

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((380.00-5-5)/15)+1)/100= 25
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]25/100= 41.25 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((380.00-5-5)/15)+1)/100= 25
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]25/100= 41.25 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)380.00*(H)30*2/10000=2.28 M2
以上牆主要模版小計: 2.28 M2
封側模小計:10*30*2/10000=0.06 M2
模版小計: 2.34-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.34 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)380.00*(H)30*(t)10/1000000=0.114 M3
以上牆主要RC小計: 0.114 M3
RC小計: 0.114-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.114 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=106.60 M*(1-0.0000)=106.60 M (106.60 M*0.560/1000= 0.0597 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0597 T
模版小計(普)= 2.34 M2
混凝土小計 = 0.114 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 38 [X7:-179,Y3:-216] , 牆長: (80.0)=80.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((80-5-5)/15)+1)/100= 5 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]5/100= 21.80 M	21.80
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 80.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((80)/15)+1)/100= 6 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*6/100= 1.72 M	1.72
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 80+[搭接]Int(80/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0* [兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 110.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]15.00)/15)+1)/100= 26 支 水平筋總長(第1組)= 110.00*[支數]26/100= 28.60 M	28.60
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((80-5-5)/15)+1)/100= 5 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]5/100= 21.80 M	21.80
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 80.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((80)/15)+1)/100= 6 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*6/100= 1.72 M	1.72
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 80+[搭接]Int(80/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0* [兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 110.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]15.00)/15)+1]/100= 26 支 水平筋總長(第2組)= 110.00*[支數]26/100= 28.60 M	28.60

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((80.00-5-5)/15)+1)/100= 5
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]5/100= 8.25 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((80.00-5-5)/15)+1)/100= 5
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]5/100= 8.25 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(80.00/60)= 1
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]1*[垂直排數]6= 1.74 M
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(CSB)=(L)80.00*(H)(400-15)*2/10000=6.16 M2
以上牆主要模版小計: 6.16 M2
封側模小計:15*385*1/10000=0.58 M2
模版小計: 6.74-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=6.74 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(CSB)=(L)80.00*(H):(400-15)*(t)15/1000000=0.462 M3
以上牆主要RC小計: 0.462 M3
RC小計: 0.462-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.462 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=120.75 M*(1-0.0000)=120.75 M (120.75 M*0.560/1000= 0.0676 T)
#4=1.74 M*(1-0.0000)=1.74 M (1.74 M*0.994/1000= 0.0017 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0693 T
模版小計(普)= 6.74 M2
混凝土小計 = 0.462 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 53 [X8:+204,Y2:+237] , 牆長: (90.0)=90.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((90-5-5)/15)+1)/100= 6 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]6/100= 26.16 M	26.16
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 90.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((90)/15)+1)/100= 7 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*7/100= 2.01 M	2.01
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 90+[搭接]Int(90/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0* [兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 150.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]15.00)/15)+1)/100= 26 支 水平筋總長(第1組)= 150.00*[支數]26/100= 39.00 M	39.00
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((90-5-5)/15)+1)/100= 6 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]6/100= 26.16 M	26.16

#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 90.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((90)/15)+1)/100= 7 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*7/100= 2.01 M	2.01
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 90+[搭接]Int(90/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0* [兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 150.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]15.00)/15)+1]/100= 26 支 水平筋總長(第2組)= 150.00*[支數]26/100= 39.00 M	39.00

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((90.00-5-5)/15)+1)/100= 6
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]6/100= 9.90 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((90.00-5-5)/15)+1)/100= 6
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]6/100= 9.90 M
#4 開口補強筋:
1-#4 門: D6 [三邊補強](((240+100)*2)+(90+100*2))*[支]1/100= 9.70 M
#4 門: D6 [角隅補強]100*[兩角]2*[邊]2*[支]1/100= 4.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 9.70 M
#4 以上小計[角隅補強]= 4.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(90.00/60)= 1
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]1*[垂直排數]6= 1.74 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(D6)90*240=2.16 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):3.60 m2
開口比例:2.16/3.60=0.6000
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(S6)=(L)90.00*(H)(400-15)*2/10000=6.93 M2
以上牆主要模版小計: 6.93 M2
門窗開口模版扣除:
1. 門(D6):90*240*2[側]/10000=4.32
封模:(90+240*2)*15/10000=0.86
門窗開口模版扣除小計: 4.32 M2
門窗開口封模回補小計: 0.86 M2
模版小計: 6.93-[門窗扣]4.32-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.86+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=3.46 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(S6)=(L)90.00*(H):(400-15)*(t)15/1000000=0.520 M3
以上牆主要RC小計: 0.520 M3
門窗開口RC扣除:
1.門(D6):90*240*15/1000000=0.324
門窗開口RC扣除小計: 0.324 M3
RC小計: 0.520-[門窗開口RC]0.324-[自由開口RC]0.000= 0.196 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.6000)
#3=154.14 M*(1-0.6000)=61.66 M (61.66 M*0.560/1000= 0.0345 T)
#4=1.74 M*(1-0.6000)=0.70 M (0.70 M*0.994/1000= 0.0007 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=13.70 M (13.70*0.994/1000= 0.0136 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0488 T
模版小計(普)= 3.46 M2
混凝土小計 = 0.196 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 11 [X3:-1,Y2:-46] , 牆長: (420.0)=420.00 cm, 牆高:70.0 cm ,高程:-25cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]70+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤] 13.7= 98.71 支數= (Int((420-5-5)/15)+1)/100= 28 垂直筋總長(第1組)= 98.71*[支數]28/100= 27.64 M	27.64
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 420+[搭接]Int(420/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 420.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 420.00*[支數]5/100= 21.00 M	21.00
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]70+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤] 13.7= 98.71 支數= Int((420-5-5)/15)+1)/100= 28 垂直筋總長(第2組)= 98.71*[支數]28/100= 27.64 M	27.64

#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 420+[搭接]Int(420/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 420.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 420.00*[支數]5/100= 21.00 M	21.00

#4 工作筋:
水平排數: Int(420.00/60)= 7
垂直排數: Int(70.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]1= 2.38 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)420.00*(H)70*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*70*2/10000=0.28 M2
模版小計: 0.28-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.28 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)420.00*(H)70*(t)20/1000000=0.588 M3
以上牆主要RC小計: 0.588 M3
RC小計: 0.588-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.588 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=97.28 M*(1-0.0000)=97.28 M (97.28 M*0.560/1000= 0.0545 T)
#4=2.38 M*(1-0.0000)=2.38 M (2.38 M*0.994/1000= 0.0024 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0568 T
模版小計(普)= 0.28 M2
混凝土小計 = 0.588 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 42 [X7:-179,Y6:-233] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]15.00)/15)+1)/100= 26 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]26/100= 157.30 M	157.30
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]15.00)/15)+1]/100= 26 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]26/100= 157.30 M	157.30

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((545.00-5-5)/15)+1)/100= 36
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]36/100= 59.40 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((545.00-5-5)/15)+1)/100= 36
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]36/100= 59.40 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(CSB)=(L)545.00*(H)(400-15)*2/10000=41.96 M2
以上牆主要模版小計: 41.96 M2
模版小計: 41.96-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=41.96 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(CSB)=(L)545.00*(H):(400-15)*(t)15/1000000=3.147 M3

以上牆主要RC小計: 3.147 M3
RC小計: 3.147-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 3.147 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=768.57 M*(1-0.0000)=768.57 M (768.57 M*0.560/1000= 0.4304 T)
#4=15.66 M*(1-0.0000)=15.66 M (15.66 M*0.994/1000= 0.0156 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.4460 T
模版小計(普)= 41.96 M2
混凝土小計 = 3.147 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 41 [X7:-179,Y4:+142] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]15.00)/15)+1)/100= 26 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]26/100= 157.30 M	157.30
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]15.00)/15)+1]/100= 26 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]26/100= 157.30 M	157.30

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((545.00-5-5)/15)+1)/100= 36
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]36/100= 59.40 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((545.00-5-5)/15)+1)/100= 36
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]36/100= 59.40 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(CSB)=(L)545.00*(H)(400-15)*2/10000=41.97 M2
以上牆主要模版小計: 41.97 M2
模版小計: 41.97-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=41.97 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(CSB)=(L)545.00*(H):(400-15)*(t)15/1000000=3.147 M3
以上牆主要RC小計: 3.147 M3
RC小計: 3.147-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 3.147 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=768.57 M*(1-0.0000)=768.57 M (768.57 M*0.560/1000= 0.4304 T)
#4=15.66 M*(1-0.0000)=15.66 M (15.66 M*0.994/1000= 0.0156 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.4460 T
模版小計(普)= 41.97 M2
混凝土小計 = 3.147 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 13 [X3:-84,Y2:-46] , 牆長: (420.0)=420.00 cm, 牆高:425.0 cm ,高程:-25cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]425+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 453.71 支數= (Int((420-5-5)/15)+1)/100= 28 垂直筋總長(第1組)= 453.71*[支數]28/100= 127.04 M	127.04
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 420+[搭接]Int(420/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 480.00 支數= 28/100= 28 支 水平筋總長(第1組)= 480.00*[支數]28/100= 134.40 M	134.40
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]425+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 453.71 支數= Int((420-5-5)/15)+1)/100= 28 垂直筋總長(第2組)= 453.71*[支數]28/100= 127.04 M	127.04
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 420+[搭接]Int(420/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 480.00 支數= 28/100= 28 支 水平筋總長(第2組)= 480.00*[支數]28/100= 134.40 M	134.40

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((420.00-5-5)/15)+1)/100= 28
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]28/100= 46.20 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((420.00-5-5)/15)+1)/100= 28
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]28/100= 46.20 M
#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W11 [四邊補強]((120+100*2)+(60+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 23.20 M
#4 窗: W11 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 23.20 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(420.00/60)= 7
垂直排數: Int(425.00/60)= 7
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]7= 14.21 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W11)120*60=0.72 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):17.85 m2
開口比例:0.72/17.85=0.0403
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)420.00*(H)425*2/10000=35.70 M2
以上牆主要模版小計: 35.70 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W11):120*60*2[側]/10000=1.44
封模:(120+60)*2*15/10000=0.54
門窗開口模版扣除小計: 1.44 M2
門窗開口封模回補小計: 0.54 M2
模版小計: 35.70-[門窗扣]1.44-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.54+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=34.80 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)420.00*(H)425*(t)15/1000000=2.678 M3
以上牆主要RC小計: 2.678 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W11):120*60*15/1000000=0.108
門窗開口RC扣除小計: 0.108 M3
RC小計: 2.678-[門窗開口RC]0.108-[自由開口RC]0.000= 2.570 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0403)
#3=615.28 M*(1-0.0403)=590.46 M (590.46 M*0.560/1000= 0.3307 T)
#4=14.21 M*(1-0.0403)=13.64 M (13.64 M*0.994/1000= 0.0136 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=31.20 M (31.20*0.994/1000= 0.0310 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3752 T
模版小計(普)= 34.80 M2
混凝土小計 = 2.570 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 50 [X7:+44,Y10:-39] , 牆長: (430.0)=430.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]29/100= 126.44 M	126.44

#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 430.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((430)/15)+1)/100= 29 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*29/100= 8.33 M	8.33
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 490.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 490.00*[支數]23/100= 112.70 M	112.70
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]29/100= 126.44 M	126.44
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 430.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((430)/15)+1)/100= 29 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*29/100= 8.33 M	8.33
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 490.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 490.00*[支數]23/100= 112.70 M	112.70

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((430.00-5-5)/15)+1)/100= 29
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]29/100= 47.85 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((430.00-5-5)/15)+1)/100= 29
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]29/100= 47.85 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(430.00/60)= 7
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]6= 12.18 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G16:60cm)=(L)429.99*(H)(400-60)*2/10000=29.24 M2
以上牆主要模版小計: 29.24 M2
模版小計: 29.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=29.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G16)=(L)429.99*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.193 M3
以上牆主要RC小計: 2.193 M3
RC小計: 2.193-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 2.193 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=590.63 M*(1-0.0000)=590.63 M (590.63 M*0.560/1000= 0.3308 T)
#4=12.18 M*(1-0.0000)=12.18 M (12.18 M*0.994/1000= 0.0121 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3429 T
模版小計(普)= 29.24 M2
混凝土小計 = 2.193 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 29 [X5:-171,Y10:-39] , 牆長: (1020.0)=1020.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((1020-5-5)/15)+1)/100= 68 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]68/100= 296.48 M	296.48
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 1020.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((1020)/15)+1)/100= 69 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*69/100= 19.81 M	19.81
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 1020+[搭接]Int(1020/(8*100))*36+[彎折數- Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 1,116.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]70.00)/15)+1)/100= 22 支 水平筋總長(第1組)= 1,116.00*[支數]22/100= 245.52 M	245.52
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((1020-5-5)/15)+1)/100= 68 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]68/100= 296.48 M	296.48
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 1020.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((1020)/15)+1)/100= 69 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*69/100= 19.81 M	19.81

#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 1020+[搭接]Int(1020/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 1,116.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]70.00)/15)+1]/100= 22 支 水平筋總長(第2組)= 1,116.00*[支數]22/100= 245.52 M	245.52

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((1020.00-5-5)/15)+1)/100= 68
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]68/100= 112.20 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((1020.00-5-5)/15)+1)/100= 68
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]68/100= 112.20 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(1020.00/60)= 17
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]17*[垂直排數]6= 29.58 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G17:70cm)=(L)1019.99*(H)(400-70)*2/10000=67.32 M2
以上牆主要模版小計: 67.32 M2
模版小計: 67.32-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=67.32 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G17)=(L)1019.99*(H):(400-70)*(t)15/1000000=5.049 M3
以上牆主要RC小計: 5.049 M3
RC小計: 5.049-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 5.049 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=1,348.02 M*(1-0.0000)=1,348.02 M (1,348.02 M*0.560/1000= 0.7549 T)
#4=29.58 M*(1-0.0000)=29.58 M (29.58 M*0.994/1000= 0.0294 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.7843 T
模版小計(普)= 67.32 M2
混凝土小計 = 5.049 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 28 [X4:+114,Y10:-39] , 牆長: (430.0)=430.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]29/100= 126.44 M	126.44
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 430.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((430)/15)+1)/100= 29 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*29/100= 8.33 M	8.33
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 490.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 490.00*[支數]23/100= 112.70 M	112.70
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]29/100= 126.44 M	126.44
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 430.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((430)/15)+1)/100= 29 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*29/100= 8.33 M	8.33
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 490.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 490.00*[支數]23/100= 112.70 M	112.70

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((430.00-5-5)/15)+1)/100= 29
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]29/100= 47.85 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((430.00-5-5)/15)+1)/100= 29
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]29/100= 47.85 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(430.00/60)= 7
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]6= 12.18 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G18:60cm)=(L)430.00*(H)(400-60)*2/10000=29.24 M2

以上牆主要模版小計: 29.24 M2
模版小計: 29.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=29.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G18)=(L)430.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.193 M3
以上牆主要RC小計: 2.193 M3
RC小計: 2.193-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 2.193 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=590.63 M*(1-0.0000)=590.63 M (590.63 M*0.560/1000= 0.3308 T)
#4=12.18 M*(1-0.0000)=12.18 M (12.18 M*0.994/1000= 0.0121 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3429 T
模版小計(普)= 29.24 M2
混凝土小計 = 2.193 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 33 [X8:+194,Y1:+172] , 牆長: (110.0)=110.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((110-5-5)/15)+1)/100= 7 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]7/100= 30.52 M	30.52
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 110.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((110)/15)+1)/100= 8 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*8/100= 2.30 M	2.30
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 110+[搭接]Int(110/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 170.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]15.00)/15)+1)/100= 26 支 水平筋總長(第1組)= 170.00*[支數]26/100= 44.20 M	44.20
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((110-5-5)/15)+1)/100= 7 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]7/100= 30.52 M	30.52
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 110.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((110)/15)+1)/100= 8 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*8/100= 2.30 M	2.30
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 110+[搭接]Int(110/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 170.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]15.00)/15)+1]/100= 26 支 水平筋總長(第2組)= 170.00*[支數]26/100= 44.20 M	44.20

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((110.00-5-5)/15)+1)/100= 7
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]7/100= 11.55 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((110.00-5-5)/15)+1)/100= 7
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]7/100= 11.55 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(110.00/60)= 1
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]1*[垂直排數]6= 1.74 M
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(CS1-1)=(L)110.00*(H)(400-15)*2/10000=8.47 M2
以上牆主要模版小計: 8.47 M2
模版小計: 8.47-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=8.47 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(CS1-1)=(L)110.00*(H):(400-15)*(t)15/1000000=0.635 M3
以上牆主要RC小計: 0.635 M3
RC小計: 0.635-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.635 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=177.13 M*(1-0.0000)=177.13 M (177.13 M*0.560/1000= 0.0992 T)
#4=1.74 M*(1-0.0000)=1.74 M (1.74 M*0.994/1000= 0.0017 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1009 T
模版小計(普)= 8.47 M2
混凝土小計 = 0.635 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 34 [X7:-244,Y2:-46] , 牆長: (420.0)=420.00 cm, 牆高:340.0 cm ,高

程:60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]340+[搭接]36= 376.00 支數= (Int((420-5-5)/15)+1)/100= 28 垂直筋總長(第1組)= 376.00*[支數]28/100= 105.28 M	105.28
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 420+[搭接]Int(420/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 480.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 480.00*[支數]23/100= 110.40 M	110.40
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]340+[搭接]36= 376.00 支數= Int((420-5-5)/15)+1)/100= 28 垂直筋總長(第2組)= 376.00*[支數]28/100= 105.28 M	105.28
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 420+[搭接]Int(420/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 480.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 480.00*[支數]23/100= 110.40 M	110.40

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((420.00-5-5)/15)+1)/100= 28
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]28/100= 46.20 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((420.00-5-5)/15)+1)/100= 28
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]28/100= 46.20 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(420.00/60)= 7
垂直排數: Int(340.00/60)= 5
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]5= 10.15 M
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(CS1-1)=(L)420.00*(H)(340-15)*2/10000=27.30 M2
以上牆主要模版小計: 27.30 M2
模版小計: 27.30-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=27.30 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(CS1-1)=(L)420.00*(H):(340-15)*(t)15/1000000=2.048 M3
以上牆主要RC小計: 2.048 M3
RC小計: 2.048-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 2.048 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=523.76 M*(1-0.0000)=523.76 M (523.76 M*0.560/1000= 0.2933 T)
#4=10.15 M*(1-0.0000)=10.15 M (10.15 M*0.994/1000= 0.0101 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3034 T
模版小計(普)= 27.30 M2
混凝土小計 = 2.048 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 27 [X4:-34,Y2:-46] , 牆長: (420.0)=420.00 cm, 牆高:340.0 cm ,高程:60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]340+[搭接]36= 376.00 支數= (Int((420-5-5)/15)+1)/100= 28 垂直筋總長(第1組)= 376.00*[支數]28/100= 105.28 M	105.28
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 420+[搭接]Int(420/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 480.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 480.00*[支數]23/100= 110.40 M	110.40
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]340+[搭接]36= 376.00 支數= Int((420-5-5)/15)+1)/100= 28 垂直筋總長(第2組)= 376.00*[支數]28/100= 105.28 M	105.28
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 420+[搭接]Int(420/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 480.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 480.00*[支數]23/100= 110.40 M	110.40

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((420.00-5-5)/15)+1)/100= 28
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]28/100= 46.20 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((420.00-5-5)/15)+1)/100= 28
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]28/100= 46.20 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(420.00/60)= 7

垂直排數: Int(340.00/60)= 5
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]5= 10.15 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B10:60cm)=(L)420.00*(H)(340-60)*2/10000=23.52 M2
以上牆主要模版小計: 23.52 M2
模版小計: 23.52-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=23.52 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B10)=(L)420.00*(H):(340-60)*(t)15/1000000=1.764 M3
以上牆主要RC小計: 1.764 M3
RC小計: 1.764-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 1.764 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=523.76 M*(1-0.0000)=523.76 M (523.76 M*0.560/1000= 0.2933 T)
#4=10.15 M*(1-0.0000)=10.15 M (10.15 M*0.994/1000= 0.0101 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3034 T
模版小計(普)= 23.52 M2
混凝土小計 = 1.764 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W20, 位置序號: 51 [X8:+149,Y2:-248] , 牆長: (145.0)=145.00 cm, 牆高:304.8 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]304.8+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 386.08 支數= (Int((145-5-5)/20)+1)/100= 7 垂直筋總長(第1組)= 386.08*[支數]7/100= 27.03 M	27.03
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 145+[搭接]Int(145/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 219.00 支數= 15/100= 15 支 水平筋總長(第1組)= 219.00*[支數]15/100= 32.85 M	32.85
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]304.8+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 386.08 支數= Int((145-5-5)/20)+1)/100= 7 垂直筋總長(第2組)= 386.08*[支數]7/100= 27.03 M	27.03
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 145+[搭接]Int(145/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 219.00 支數= 15/100= 15 支 水平筋總長(第2組)= 219.00*[支數]15/100= 32.85 M	32.85

#4垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((145.00-5-5)/20)+1)/100= 7
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]7/100= 11.55 M
#4垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((145.00-5-5)/20)+1)/100= 7
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]7/100= 11.55 M
#5 工作筋:
水平排數: Int(145.00/60)= 2
垂直排數: Int(304.80/60)= 5
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]2*[垂直排數]5= 3.40 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)145.00*(H)304.8*2/10000=8.84 M2
以上牆主要模版小計: 8.84 M2
模版小計: 8.84-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=8.84 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)145.00*(H)304.8*(t)20/1000000=0.884 M3
以上牆主要RC小計: 0.884 M3
RC小計: 0.884-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.884 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=142.85 M*(1-0.0000)=142.85 M (142.85 M*0.994/1000= 0.1420 T)
#5=3.40 M*(1-0.0000)=3.40 M (3.40 M*1.560/1000= 0.0053 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1473 T
模版小計(普)= 8.84 M2
混凝土小計 = 0.884 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W20, 位置序號: 52 [X8:+149,Y2:+34] , 牆長: (420.0)=420.00 cm, 牆高:400.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]48=448.00 支數= (Int((420-5-5)/20)+1)/100= 21 垂直筋總長(第1組)= 448.00*[支數]21/100= 94.08 M	94.08
#4		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 420.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((420)/20)+1)/100= 22 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*22/100= 7.32 M	7.32
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 420+[搭接]Int(420/(8*100))*48+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*1= 457.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]19.00)/20)+1)/100= 19 支 水平筋總長(第1組)= 457.00*[支數]19/100= 86.83 M	86.83
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]48=448.00 支數= Int((420-5-5)/20)+1)/100= 21 垂直筋總長(第2組)= 448.00*[支數]21/100= 94.08 M	94.08
#4		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 420.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((420)/20)+1)/100= 22 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*22/100= 7.32 M	7.32
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 420+[搭接]Int(420/(8*100))*48+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*1= 457.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]19.00)/20)+1]/100= 19 支 水平筋總長(第2組)= 457.00*[支數]19/100= 86.83 M	86.83

#4垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((420.00-5-5)/20)+1)/100= 21
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]21/100= 34.65 M
#4垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((420.00-5-5)/20)+1)/100= 21
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]21/100= 34.65 M
#5 工作筋:
水平排數: Int(420.00/60)= 7
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]6= 14.28 M
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(CS1-1)=(L)360.00*(H)(400-15)*2/10000=27.72 M2
小段2:樑底:(G6:60cm)=(L)40.00*(H)(400-60)*2/10000=2.72 M2
小段3:版底:(S6)=(L)20.00*(H)(400-15)*2/10000=1.54 M2
以上牆主要模版小計: 31.98 M2
封側模小計:20*385*1/10000=0.77 M2
模版小計: 32.75-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=32.75 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(CS1-1)=(L)360.00*(H):(400-15)*(t)20/1000000=2.772 M3
小段2:樑底:(G6)=(L)40.00*(H):(400-60)*(t)20/1000000=0.272 M3
小段3:版底:(S6)=(L)20.00*(H):(400-15)*(t)20/1000000=0.154 M3
以上牆主要RC小計: 3.198 M3
RC小計: 3.198-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 3.198 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=445.76 M*(1-0.0000)=445.76 M (445.76 M*0.994/1000= 0.4431 T)
#5=14.28 M*(1-0.0000)=14.28 M (14.28 M*1.560/1000= 0.0223 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.4654 T
模版小計(普)= 32.75 M2
混凝土小計 = 3.198 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W10Z, 位置序號: 46 [X8:+224,Y9:-136] , 牆長: (50.0)=50.00 cm, 牆高:340.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]340+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延 伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 404.71 支數= (Int((50-5-5)/10)+1)/100= 5 垂直筋總長(第1組)= 404.71*[支數]5/100= 20.24 M	20.24
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 50+[搭接]Int(50/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0* [兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 80.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 80.00*[支數]23/100= 18.40 M	18.40

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((49.98-5-5)/10)+1)/100= 4
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]4/100= 6.60 M

#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((49.98-5-5)/10)+1)/100= 4
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]4/100= 6.60 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)49.98*(H)340*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:10*340*1/10000=0.34 M2
模版小計: 0.34-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.34 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)49.98*(H)340*(t)10/1000000=0.170 M3
以上牆主要RC小計: 0.170 M3
RC小計: 0.170-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.170 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=51.84 M*(1-0.0000)=51.84 M (51.84 M*0.560/1000= 0.0290 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0290 T
模版小計(普)= 0.34 M2
混凝土小計 = 0.170 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 20 [X3:-66,Y9:-139] , 牆長: (50.0)=50.00 cm, 牆高:340.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]340+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 404.71 支數= (Int((50-5-5)/15)+1)/100= 3 垂直筋總長(第1組)= 404.71*[支數]3/100= 12.14 M	12.14
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 50+[搭接]Int(50/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 80.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 80.00*[支數]23/100= 18.40 M	18.40
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]340+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 404.71 支數= Int((50-5-5)/15)+1)/100= 3 垂直筋總長(第2組)= 404.71*[支數]3/100= 12.14 M	12.14
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 50+[搭接]Int(50/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 80.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 80.00*[支數]23/100= 18.40 M	18.40

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((50.00-5-5)/15)+1)/100= 3
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]3/100= 4.95 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((50.00-5-5)/15)+1)/100= 3
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]3/100= 4.95 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(50.00/60)= 0
垂直排數: Int(340.00/60)= 5
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]5= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)50.00*(H)340*2/10000=3.40 M2
以上牆主要模版小計: 3.40 M2
封側模小計:15*340*1/10000=0.51 M2
模版小計: 3.91-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=3.91 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)50.00*(H)340*(t)15/1000000=0.255 M3
以上牆主要RC小計: 0.255 M3
RC小計: 0.255-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.255 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=70.98 M*(1-0.0000)=70.98 M (70.98 M*0.560/1000= 0.0398 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0398 T
模版小計(普)= 3.91 M2
混凝土小計 = 0.255 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 67 [X8:+19,Y9:-149] , 牆長: (460.0)=460.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((460-5-5)/15)+1)/100= 31 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]31/100= 135.16 M	135.16
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 460.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((460)/15)+1)/100= 31 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*31/100= 8.90 M	8.90
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 460+[搭接]Int(460/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 520.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]18.00)/15)+1)/100= 25 支 水平筋總長(第1組)= 520.00*[支數]25/100= 130.00 M	130.00
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((460-5-5)/15)+1)/100= 31 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]31/100= 135.16 M	135.16
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 460.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((460)/15)+1)/100= 31 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*31/100= 8.90 M	8.90
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 460+[搭接]Int(460/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 520.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]18.00)/15)+1]/100= 25 支 水平筋總長(第2組)= 520.00*[支數]25/100= 130.00 M	130.00

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((460.00-5-5)/15)+1)/100= 30
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]30/100= 49.50 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((460.00-5-5)/15)+1)/100= 30
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]30/100= 49.50 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(460.00/60)= 7
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]6= 12.18 M
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(S6)=(L)316.38*(H)(400-15)*2/10000=24.36 M2
小段2:樑底:(ST3':60cm)=(L)15.00*(H)(400-60)*2/10000=1.02 M2
小段3:樑底:(19:60cm)=(L)1.96*(H)(400-60)*2/10000=0.13 M2
小段4:版底:(S6)=(L)25.04*(H)(400-15)*2/10000=1.93 M2
小段5:樑底:(C:60cm)=(L)6.50*(H)(400-60)*2/10000=0.44 M2
小段6:版底:(S6)=(L)73.50*(H)(400-15)*2/10000=5.66 M2
小段7:樑底:(C:60cm)=(L)6.50*(H)(400-60)*2/10000=0.44 M2
小段8:版底:(S6)=(L)15.66*(H)(400-15)*2/10000=1.21 M2
以上牆主要模版小計: 35.19 M2
模版小計: 35.19-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=35.19 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(S6)=(L)316.38*(H):(400-15)*(t)15/1000000=1.827 M3
小段2:樑底:(ST3')=(L)15.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=0.077 M3
小段3:樑底:(19)=(L)1.96*(H):(400-60)*(t)15/1000000=0.010 M3
小段4:版底:(S6)=(L)25.04*(H):(400-15)*(t)15/1000000=0.145 M3
小段5:樑底:(C)=(L)6.50*(H):(400-60)*(t)15/1000000=0.033 M3
小段6:版底:(S6)=(L)73.50*(H):(400-15)*(t)15/1000000=0.424 M3
小段7:樑底:(C)=(L)6.50*(H):(400-60)*(t)15/1000000=0.033 M3
小段8:版底:(S6)=(L)15.66*(H):(400-15)*(t)15/1000000=0.090 M3
以上牆主要RC小計: 2.639 M3
RC小計: 2.639-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 2.639 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=647.12 M*(1-0.0000)=647.12 M (647.12 M*0.560/1000= 0.3624 T)
#4=12.18 M*(1-0.0000)=12.18 M (12.18 M*0.994/1000= 0.0121 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3745 T
模版小計(普)= 35.19 M2
混凝土小計 = 2.639 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 15 [X3:-119,Y3:-216] , 牆長: (80.0)=80.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((80-5-5)/15)+1)/100= 5 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]5/100= 21.80 M	21.80

#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 80.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((80)/15)+1)/100= 6 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*6/100= 1.72 M	1.72
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 80+[搭接]Int(80/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0* [兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 110.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 110.00*[支數]23/100= 25.30 M	25.30
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((80-5-5)/15)+1)/100= 5 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]5/100= 21.80 M	21.80
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 80.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((80)/15)+1)/100= 6 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*6/100= 1.72 M	1.72
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 80+[搭接]Int(80/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0* [兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 110.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 110.00*[支數]23/100= 25.30 M	25.30

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((80.00-5-5)/15)+1)/100= 5
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]5/100= 8.25 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((80.00-5-5)/15)+1)/100= 5
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]5/100= 8.25 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(80.00/60)= 1
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]1*[垂直排數]6= 1.74 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B18:60cm)=(L)80.00*(H)(400-60)*2/10000=5.44 M2
以上牆主要模版小計: 5.44 M2
封側模小計:15*340*1/10000=0.51 M2
模版小計: 5.95-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=5.95 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B18)=(L)80.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=0.408 M3
以上牆主要RC小計: 0.408 M3
RC小計: 0.408-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.408 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=114.15 M*(1-0.0000)=114.15 M (114.15 M*0.560/1000= 0.0639 T)
#4=1.74 M*(1-0.0000)=1.74 M (1.74 M*0.994/1000= 0.0017 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0657 T
模版小計(普)= 5.95 M2
混凝土小計 = 0.408 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W25, 位置序號: 59 [X8:-14,Y2:-126] , 牆長: (380.0)=380.00 cm, 牆高:400.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]48=448.00 支數= (Int((380-5-5)/15)+1)/100= 25 垂直筋總長(第1組)= 448.00*[支數]25/100= 112.00 M	112.00
#4		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 380.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((380)/15)+1)/100= 26 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*26/100= 8.65 M	8.65
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 380+[搭接]Int(380/(8*100))*48+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*1= 417.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]51.00)/20)+1)/100= 17 支 水平筋總長(第1組)= 417.00*[支數]17/100= 70.89 M	70.89
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]48=448.00 支數= Int((380-5-5)/15)+1)/100= 25 垂直筋總長(第2組)= 448.00*[支數]25/100= 112.00 M	112.00

#4		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 380.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((380)/15)+1)/100= 26 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*26/100= 8.65 M	8.65
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 380+[搭接]Int(380/(8*100))*48+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*1= 417.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]51.00)/20)+1]/100= 17 支 水平筋總長(第2組)= 417.00*[支數]17/100= 70.89 M	70.89

#4垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((380.00-5-5)/15)+1)/100= 25
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]25/100= 41.25 M
#4垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((380.00-5-5)/15)+1)/100= 25
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]25/100= 41.25 M
#5 工作筋:
水平排數: Int(380.00/60)= 6
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((25-3*2)+10*2)*[水平排數]6*[垂直排數]6= 14.04 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G1:60cm)=(L)40.00*(H)(400-60)*2/10000=2.72 M2
小段2:樑底:(b2:50cm)=(L)340.00*(H)(400-50)*2/10000=23.80 M2
以上牆主要模版小計: 26.52 M2
封側模小計:25*350*1/10000=0.88 M2
模版小計: 27.40-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=27.40 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G1)=(L)40.00*(H):(400-60)*(t)25/1000000=0.340 M3
小段2:樑底:(b2)=(L)340.00*(H):(400-50)*(t)25/1000000=2.975 M3
以上牆主要RC小計: 3.315 M3
RC小計: 3.315-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 3.315 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=465.59 M*(1-0.0000)=465.59 M (465.59 M*0.994/1000= 0.4628 T)
#5=14.04 M*(1-0.0000)=14.04 M (14.04 M*1.560/1000= 0.0219 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.4847 T
模版小計(普)= 27.40 M2
混凝土小計 = 3.315 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W25, 位置序號: 70 [X9:-2959,Y2:+246] , 牆長:
(94.0+212.2+217.8+217.8+217.8+212.2+94.0)=1265.80 cm, 牆高:60.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 93.28 支數= (Int((1265.8-5-5)/15)+1)/100= 84 垂直筋總長(第1組)= 93.28*[支數]84/100= 78.36 M	78.36
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 1265.8+[搭接]Int(1265.8/(8*100))*48+[彎折 數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*0= 1,313.80 支數= 3/100= 3 支 水平筋總長(第1組)= 1,313.80*[支數]3/100= 39.41 M	39.41
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 93.28 支數= Int((1265.8-5-5)/15)+1)/100= 84 垂直筋總長(第2組)= 93.28*[支數]84/100= 78.36 M	78.36
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 1265.8+[搭接]Int(1265.8/(8*100))*48+[彎折 數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*0= 1,313.80 支數= 3/100= 3 支 水平筋總長(第2組)= 1,313.80*[支數]3/100= 39.41 M	39.41

#4垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((1265.69-5-5)/15)+1)/100= 84
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]84/100= 138.60 M
#4垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((1265.69-5-5)/15)+1)/100= 84
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]84/100= 138.60 M
#5 工作筋:
水平排數: Int(1265.80/60)= 21
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((25-3*2)+10*2)*[水平排數]21*[垂直排數]1= 8.19 M
模版計算:
大段:1

小段1:半高牆=(L)93.98*(H)60*2/10000=1.13 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)212.18*(H)60*2/10000=2.55 M2
大段:3
小段1:半高牆=(L)217.79*(H)60*2/10000=2.61 M2
大段:4
小段1:半高牆=(L)217.79*(H)60*2/10000=2.61 M2
大段:5
小段1:半高牆=(L)217.79*(H)60*2/10000=2.61 M2
大段:6
小段1:半高牆=(L)212.18*(H)60*2/10000=2.55 M2
大段:7
小段1:半高牆=(L)93.98*(H)60*2/10000=1.13 M2
以上牆主要模版小計: 15.19 M2
封側模小計:25*60*2/10000=0.30 M2
模版小計: 15.49-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=15.49 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)93.98*(H)60*(t)25/1000000=0.141 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)212.18*(H)60*(t)25/1000000=0.318 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)217.79*(H)60*(t)25/1000000=0.327 M3
大段:4
小段1:半高牆=(L)217.79*(H)60*(t)25/1000000=0.327 M3
大段:5
小段1:半高牆=(L)217.79*(H)60*(t)25/1000000=0.327 M3
大段:6
小段1:半高牆=(L)212.18*(H)60*(t)25/1000000=0.318 M3
大段:7
小段1:半高牆=(L)93.98*(H)60*(t)25/1000000=0.141 M3
以上牆主要RC小計: 1.899 M3
RC小計: 1.899-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 1.899 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=512.74 M*(1-0.0000)=512.74 M (512.74 M*0.994/1000= 0.5097 T)
#5=8.19 M*(1-0.0000)=8.19 M (8.19 M*1.560/1000= 0.0128 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.5224 T
模版小計(普)= 15.49 M2
混凝土小計 = 1.899 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 66 [X8:-243,Y8:+17] , 牆長: (565.0)=565.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((565-5-5)/15)+1)/100= 38 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]38/100= 165.68 M	165.68
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 565.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((565)/15)+1)/100= 38 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*38/100= 10.91 M	10.91
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 565+[搭接]Int(565/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 625.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 625.00*[支數]23/100= 143.75 M	143.75
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((565-5-5)/15)+1)/100= 38 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]38/100= 165.68 M	165.68
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 565.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((565)/15)+1)/100= 38 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*38/100= 10.91 M	10.91
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 565+[搭接]Int(565/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 625.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 625.00*[支數]23/100= 143.75 M	143.75

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((565.00-5-5)/15)+1)/100= 38
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]38/100= 62.70 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):

支數= (Int((565.00-5-5)/15)+1)/100= 38
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]38/100= 62.70 M
#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W6 [四邊補強]((92+100*2)+(60+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 22.08 M
#4 窗: W6 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
2-#4 窗: W7 [四邊補強]((298+100*2)+(60+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 30.32 M
#4 窗: W7 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
3-#4 窗: W8 [四邊補強]((145+100*2)+(60+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 24.20 M
#4 窗: W8 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 76.60 M
#4 以上小計[角隅補強]= 24.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(565.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W6)92*60+(W7)298*60+(W8)145*60=3.21 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):22.60 m2
開口比例:3.21/22.60=0.1420
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B3:60cm)=(L)565.00*(H)(400-60)*2/10000=38.42 M2
以上牆主要模版小計: 38.42 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W6):92*60*2[側]/10000=1.10
封模:(92+60)*2*15/10000=0.46
2. 窗(W7):298*60*2[側]/10000=3.58
封模:(298+60)*2*15/10000=1.07
3. 窗(W8):145*60*2[側]/10000=1.74
封模:(145+60)*2*15/10000=0.62
門窗開口模版扣除小計: 6.42 M2
門窗開口封模回補小計: 2.15 M2
模版小計: 38.42-[門窗扣]6.42-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.15+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=34.15 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B3)=(L)565.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.882 M3
以上牆主要RC小計: 2.882 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W6):92*60*15/1000000=0.083
2.窗(W7):298*60*15/1000000=0.268
3.窗(W8):145*60*15/1000000=0.131
門窗開口RC扣除小計: 0.482 M3
RC小計: 2.882-[門窗開口RC]0.482-[自由開口RC]0.000= 2.400 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.1420)
#3=766.08 M*(1-0.1420)=657.27 M (657.27 M*0.560/1000= 0.3681 T)
#4=15.66 M*(1-0.1420)=13.44 M (13.44 M*0.994/1000= 0.0134 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=100.60 M (100.60*0.994/1000= 0.1000 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.4814 T
模版小計(普)= 34.15 M2
混凝土小計 = 2.400 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W5PCZ, 位置序號: 23 [X3:-131,Y10:-65] , 牆長: (37.5+75.0+75.0+37.5)=225.00 cm, 牆高:400.0 cm
#0 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]400*[彎折數]*3*[支]*4/100= 48.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)400*0/10000=0.00 M2
大段:2
小段1:透空牆=(L)17.50*(H)400*0/10000=0.00 M2
小段2:樑底:(B19:60cm)=(L)40.00*(H)(400-60)*0/10000=0.00 M2
小段3:版底:(CSB)=(L)17.50*(H)(400-15)*0/10000=0.00 M2
大段:3
小段1:版底:(CSB)=(L)17.49*(H)(400-15)*0/10000=0.00 M2
小段2:樑底:(G18:60cm)=(L)40.00*(H)(400-60)*0/10000=0.00 M2
小段3:透空牆=(L)17.51*(H)400*0/10000=0.00 M2
大段:4
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)400*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2

RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)400*(t)5/1000000=0.075 M3
大段:2
小段1:透空牆=(L)17.50*(H)400*(t)5/1000000=0.035 M3
小段2:樑底:(B19)=(L)40.00*(H):(400-60)*(t)5/1000000=0.068 M3
小段3:版底:(CSB)=(L)17.50*(H):(400-15)*(t)5/1000000=0.034 M3
大段:3
小段1:版底:(CSB)=(L)17.49*(H):(400-15)*(t)5/1000000=0.034 M3
小段2:樑底:(G18)=(L)40.00*(H):(400-60)*(t)5/1000000=0.068 M3
小段3:透空牆=(L)17.51*(H)400*(t)5/1000000=0.035 M3
大段:4
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)400*(t)5/1000000=0.075 M3
以上牆主要RC小計: 0.423 M3
RC小計: 0.423-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.423 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0000 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.423 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W5PCZ, 位置序號: 49 [X7:-211,Y10:-65] , 牆長: (37.5+75.0+75.0+37.5)=225.00 cm, 牆高:400.0 cm
#0 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]400*[彎折數]*3*[支]*4/100= 48.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)400*0/10000=0.00 M2
大段:2
小段1:透空牆=(L)17.49*(H)400*0/10000=0.00 M2
小段2:樑底:(B7:60cm)=(L)40.00*(H)(400-60)*0/10000=0.00 M2
小段3:版底:(CSB)=(L)17.51*(H)(400-15)*0/10000=0.00 M2
大段:3
小段1:版底:(CSB)=(L)17.49*(H)(400-15)*0/10000=0.00 M2
小段2:樑底:(G16:60cm)=(L)40.00*(H)(400-60)*0/10000=0.00 M2
小段3:透空牆=(L)17.51*(H)400*0/10000=0.00 M2
大段:4
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)400*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)400*(t)5/1000000=0.075 M3
大段:2
小段1:透空牆=(L)17.49*(H)400*(t)5/1000000=0.035 M3
小段2:樑底:(B7)=(L)40.00*(H):(400-60)*(t)5/1000000=0.068 M3
小段3:版底:(CSB)=(L)17.51*(H):(400-15)*(t)5/1000000=0.034 M3
大段:3
小段1:版底:(CSB)=(L)17.49*(H):(400-15)*(t)5/1000000=0.034 M3
小段2:樑底:(G16)=(L)40.00*(H):(400-60)*(t)5/1000000=0.068 M3
小段3:透空牆=(L)17.51*(H)400*(t)5/1000000=0.035 M3
大段:4
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)400*(t)5/1000000=0.075 M3
以上牆主要RC小計: 0.423 M3
RC小計: 0.423-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.423 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0000 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.423 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 55 [X8:-91,Y3:+187] , 牆長: (290.0)=290.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((290-5-5)/15)+1)/100= 19 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]19/100= 82.84 M	82.84
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 290.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((290)/15)+1)/100= 20 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*20/100= 5.74 M	5.74

#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 290+[搭接]Int(290/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 350.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]17.00)/15)+1)/100= 25 支 水平筋總長(第1組)= 350.00*[支數]25/100= 87.50 M	87.50
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((290-5-5)/15)+1)/100= 19 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]19/100= 82.84 M	82.84
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 290.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((290)/15)+1)/100= 20 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)=([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*20/100= 5.74 M	5.74
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 290+[搭接]Int(290/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 350.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]17.00)/15)+1]/100= 25 支 水平筋總長(第2組)= 350.00*[支數]25/100= 87.50 M	87.50

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((290.00-5-5)/15)+1)/100= 19
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]19/100= 31.35 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((290.00-5-5)/15)+1)/100= 19
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]19/100= 31.35 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(290.00/60)= 4
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]4*[垂直排數]6= 6.96 M
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(S6)=(L)275.01*(H)(400-15)*2/10000=21.18 M2
小段2:樑底:(B3:60cm)=(L)14.99*(H)(400-60)*2/10000=1.02 M2
以上牆主要模版小計: 22.20 M2
模版小計: 22.20-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=22.20 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(S6)=(L)275.01*(H):(400-15)*(t)15/1000000=1.588 M3
小段2:樑底:(B3)=(L)14.99*(H):(400-60)*(t)15/1000000=0.076 M3
以上牆主要RC小計: 1.665 M3
RC小計: 1.665-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 1.665 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=414.87 M*(1-0.0000)=414.87 M (414.87 M*0.560/1000= 0.2323 T)
#4=6.96 M*(1-0.0000)=6.96 M (6.96 M*0.994/1000= 0.0069 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2392 T
模版小計(普)= 22.20 M2
混凝土小計 = 1.665 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 45 [X7:-215,Y8:-62] , 牆長: (72.5+387.5)=460.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((460-5-5)/15)+1)/100= 31 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]31/100= 135.16 M	135.16
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 460.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((460)/15)+1)/100= 31 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)=([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*31/100= 8.90 M	8.90
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 460+[搭接]Int(460/(8*100))*36+[彎折數-Ld]1*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 550.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]19.00)/15)+1)/100= 25 支 水平筋總長(第1組)= 550.00*[支數]25/100= 137.50 M	137.50
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((460-5-5)/15)+1)/100= 31 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]31/100= 135.16 M	135.16
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 460.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((460)/15)+1)/100= 31 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)=([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*31/100= 8.90 M	8.90

#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 460+[搭接]Int(460/(8*100))*36+[彎折數-Ld]1*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 550.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]19.00)/15)+1]/100= 25 支 水平筋總長(第2組)= 550.00*[支數]25/100= 137.50 M	137.50

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((460.00-5-5)/15)+1)/100= 31
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]31/100= 51.15 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((460.00-5-5)/15)+1)/100= 31
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]31/100= 51.15 M
#4 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]400*[彎折數]*1*[支]*4/100= 16.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(460.00/60)= 7
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]6= 12.18 M
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(S6)=(L)19.99*(H)(400-15)*2/10000=1.54 M2
小段2:樑底:(B6:60cm)=(L)40.00*(H)(400-60)*2/10000=2.72 M2
小段3:版底:(CSB)=(L)12.51*(H)(400-15)*2/10000=0.96 M2
大段:2
小段1:版底:(CSB)=(L)387.50*(H)(400-15)*2/10000=29.84 M2
以上牆主要模版小計: 35.06 M2
封側模小計:15*385*1/10000=0.58 M2
模版小計: 35.64-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=35.64 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(S6)=(L)19.99*(H):(400-15)*(t)15/1000000=0.115 M3
小段2:樑底:(B6)=(L)40.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=0.204 M3
小段3:版底:(CSB)=(L)12.51*(H):(400-15)*(t)15/1000000=0.072 M3
大段:2
小段1:版底:(CSB)=(L)387.50*(H):(400-15)*(t)15/1000000=2.238 M3
以上牆主要RC小計: 2.630 M3
RC小計: 2.630-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 2.630 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=665.42 M*(1-0.0000)=665.42 M (665.42 M*0.560/1000= 0.3726 T)
#4=12.18 M*(1-0.0000)=12.18 M (12.18 M*0.994/1000= 0.0121 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=16.00 M (16.00*0.994/1000= 0.0159 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.4006 T
模版小計(普)= 35.64 M2
混凝土小計 = 2.630 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 39 [X7:-215,Y3:+163] , 牆長: (252.5+72.5)=325.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((325-5-5)/15)+1)/100= 22 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]22/100= 95.92 M	95.92
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 325.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((325)/15)+1)/100= 22 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*22/100= 6.32 M	6.32
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 325+[搭接]Int(325/(8*100))*36+[彎折數-Ld]1*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 415.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]21.00)/15)+1]/100= 25 支 水平筋總長(第1組)= 415.00*[支數]25/100= 103.75 M	103.75
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((325-5-5)/15)+1)/100= 22 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]22/100= 95.92 M	95.92
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 325.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((325)/15)+1)/100= 22 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*22/100= 6.32 M	6.32

#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 325+[搭接]Int(325/(8*100))*36+[彎折數-Ld]1*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 415.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]21.00)/15)+1]/100= 25 支 水平筋總長(第2組)= 415.00*[支數]25/100= 103.75 M	103.75

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((325.00-5-5)/15)+1)/100= 22
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]22/100= 36.30 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((325.00-5-5)/15)+1)/100= 22
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]22/100= 36.30 M
#4 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]400*[彎折數]*1*[支]*4/100= 16.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(325.00/60)= 5
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]5*[垂直排數]6= 8.70 M
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(CSB)=(L)252.50*(H)(400-15)*2/10000=19.44 M2
大段:2
小段1:版底:(CSB)=(L)12.51*(H)(400-15)*2/10000=0.96 M2
小段2:樑底:(B6:60cm)=(L)40.00*(H)(400-60)*2/10000=2.72 M2
小段3:版底:(S6)=(L)19.99*(H)(400-15)*2/10000=1.54 M2
以上牆主要模版小計: 24.67 M2
封側模小計:15*385*1/10000=0.58 M2
模版小計: 25.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=25.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(CSB)=(L)252.50*(H):(400-15)*(t)15/1000000=1.458 M3
大段:2
小段1:版底:(CSB)=(L)12.51*(H):(400-15)*(t)15/1000000=0.072 M3
小段2:樑底:(B6)=(L)40.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=0.204 M3
小段3:版底:(S6)=(L)19.99*(H):(400-15)*(t)15/1000000=0.115 M3
以上牆主要RC小計: 1.850 M3
RC小計: 1.850-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 1.850 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=484.57 M*(1-0.0000)=484.57 M (484.57 M*0.560/1000= 0.2714 T)
#4=8.70 M*(1-0.0000)=8.70 M (8.70 M*0.994/1000= 0.0086 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=16.00 M (16.00*0.994/1000= 0.0159 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2959 T
模版小計(普)= 25.24 M2
混凝土小計 = 1.850 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 69 [X8:-145,Y2:+95] , 牆長: (157.5+237.5)=395.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((395-5-5)/15)+1)/100= 26 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]26/100= 113.36 M	113.36
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 395.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((395)/15)+1)/100= 27 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*27/100= 7.75 M	7.75
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 395+[搭接]Int(395/(8*100))*36+[彎折數-Ld]1*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 515.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]20.00)/15)+1)/100= 25 支 水平筋總長(第1組)= 515.00*[支數]25/100= 128.75 M	128.75
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((395-5-5)/15)+1)/100= 26 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]26/100= 113.36 M	113.36
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 395.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((395)/15)+1)/100= 27 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*27/100= 7.75 M	7.75

#3	———	水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 395+[搭接]Int(395/(8*100))*36+[彎折數-Ld]1*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 515.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]20.00)/15)+1]/100= 25 支 水平筋總長(第2組)= 515.00*[支數]25/100= 128.75 M	128.75

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((395.00-5-5)/15)+1)/100= 26
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]26/100= 42.90 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((395.00-5-5)/15)+1)/100= 26
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]26/100= 42.90 M
#4 開口補強筋:
1-#4 門: D2 [三邊補強](((260+100)*2)+(185+100*2))*[支]1/100= 11.05 M
#4 門: D2 [角隅補強]100*[兩角]2*[邊]2*[支]1/100= 4.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 11.05 M
#4 以上小計[角隅補強]= 4.00 M
#4 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]400*[彎折數]*1*[支]*4/100= 16.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(395.00/60)= 6
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]6*[垂直排數]6= 10.44 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(D2)185*260=4.81 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):15.80 m2
開口比例:4.81/15.80=0.3044
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(S1)=(L)157.50*(H)(400-15)*2/10000=12.13 M2
大段:2
小段1:版底:(S1)=(L)12.49*(H)(400-15)*2/10000=0.96 M2
小段2:樑底:(B2:60cm)=(L)40.00*(H)(400-60)*2/10000=2.72 M2
小段3:版底:(S1)=(L)180.00*(H)(400-15)*2/10000=13.86 M2
小段4:樑底:(b2:50cm)=(L)5.01*(H)(400-50)*2/10000=0.35 M2
以上牆主要模版小計: 30.02 M2
門窗開口模版扣除:
1. 門(D2):185*260*2[側]/10000=9.62
封模:(185+260*2)*15/10000=1.06
門窗開口模版扣除小計: 9.62 M2
門窗開口封模回補小計: 1.06 M2
模版小計: 30.02-[門窗扣]9.62-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]1.06+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=21.46 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(S1)=(L)157.50*(H):(400-15)*(t)15/1000000=0.910 M3
大段:2
小段1:版底:(S1)=(L)12.49*(H):(400-15)*(t)15/1000000=0.072 M3
小段2:樑底:(B2)=(L)40.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=0.204 M3
小段3:版底:(S1)=(L)180.00*(H):(400-15)*(t)15/1000000=1.040 M3
小段4:樑底:(b2)=(L)5.01*(H):(400-50)*(t)15/1000000=0.026 M3
以上牆主要RC小計: 2.251 M3
門窗開口RC扣除:
1.門(D2):185*260*15/1000000=0.722
門窗開口RC扣除小計: 0.722 M3
RC小計: 2.251-[門窗開口RC]0.722-[自由開口RC]0.000= 1.530 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.3044)
#3=585.52 M*(1-0.3044)=407.27 M (407.27 M*0.560/1000= 0.2281 T)
#4=10.44 M*(1-0.3044)=7.26 M (7.26 M*0.994/1000= 0.0072 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=31.05 M (31.05*0.994/1000= 0.0309 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2662 T
模版小計(普)= 21.46 M2
混凝土小計 = 1.530 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15Z, 位置序號: 12 [X3:-84,Y1:+204] , 牆長: (80.0)=80.00 cm, 牆高:425.0 cm ,高程:-25cm

#3	⌋	垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]425+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 453.71 支數= (Int((80-5-5)/15)+1)/100= 5 垂直筋總長(第1組)= 453.71*[支數]5/100= 22.69 M	22.69

#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 80+[搭接]Int(80/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 110.00 支數= 28/100= 28 支 水平筋總長(第1組)= 110.00*[支數]28/100= 30.80 M	30.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]425+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 453.71 支數= Int((80-5-5)/15)+1)/100= 5 垂直筋總長(第2組)= 453.71*[支數]5/100= 22.69 M	22.69
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 80+[搭接]Int(80/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 110.00 支數= 28/100= 28 支 水平筋總長(第2組)= 110.00*[支數]28/100= 30.80 M	30.80

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((80.00-5-5)/15)+1)/100= 5
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]5/100= 8.25 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((80.00-5-5)/15)+1)/100= 5
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]5/100= 8.25 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(80.00/60)= 1
垂直排數: Int(425.00/60)= 7
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]1*[垂直排數]7= 2.03 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)80.00*(H)425*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:15*425*1/10000=0.64 M2
模版小計: 0.64-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.64 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)80.00*(H)425*(t)15/1000000=0.510 M3
以上牆主要RC小計: 0.510 M3
RC小計: 0.510-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.510 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=123.47 M*(1-0.0000)=123.47 M (123.47 M*0.560/1000= 0.0691 T)
#4=2.03 M*(1-0.0000)=2.03 M (2.03 M*0.994/1000= 0.0020 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0712 T
模版小計(普)= 0.64 M2
混凝土小計 = 0.510 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 21 [X3:-131,Y9:-17] , 牆長: (227.5+65.0+317.5)=610.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((610-5-5)/15)+1)/100= 41 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]41/100= 178.76 M	178.76
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 610.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((610)/15)+1)/100= 41 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)=([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*41/100= 11.77 M	11.77
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 610+[搭接]Int(610/(8*100))*36+[彎折數-Ld]2*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 790.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]10.00)/15)+1)/100= 26 支 水平筋總長(第1組)= 790.00*[支數]26/100= 205.40 M	205.40
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((610-5-5)/15)+1)/100= 41 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]41/100= 178.76 M	178.76
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 610.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((610)/15)+1)/100= 41 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)=([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*41/100= 11.77 M	11.77
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 610+[搭接]Int(610/(8*100))*36+[彎折數-Ld]2*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 790.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]10.00)/15)+1]/100= 26 支 水平筋總長(第2組)= 790.00*[支數]26/100= 205.40 M	205.40

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):

支數= (Int((610.00-5-5)/15)+1)/100= 41
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]41/100= 67.65 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((610.00-5-5)/15)+1)/100= 41
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]41/100= 67.65 M
#4 開口補強筋:
1-#4 門: D3 [三邊補強](((260+100)*2)+(220+100*2))*[支]1/100= 11.40 M
#4 門: D3 [角隅補強]100*[兩角]2*[邊]2*[支]1/100= 4.00 M
1自由開口-1 [四邊補強](((260+200)*2+(220+200)*2)+[角隅補強]100*[四角]4)*[兩邊]2*1/100= 49.76 M
2自由開口-2 [四邊補強](((260+200)*2+(220+200)*2)+[角隅補強]100*[四角]4)*[兩邊]2*1/100= 36.16 M
#4 以上小計[四邊補強]= 81.32 M
#4 以上小計[角隅補強]= 20.00 M
#4 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]400*[彎折數]*2*[支]*4/100= 32.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(610.00/60)= 10
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]10*[垂直排數]6= 17.40 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(D3)220*260+(自由)304*340+(自由)238.9299*65=17.61 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):24.40 m2
開口比例:17.61/24.40=0.7217
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(CSB)=(L)227.50*(H)(400-15)*2/10000=17.52 M2
大段:2
小段1:版底:(CSB)=(L)12.50*(H)(400-15)*2/10000=0.96 M2
小段2:樑底:(B19:60cm)=(L)40.00*(H)(400-60)*2/10000=2.72 M2
小段3:透空牆=(L)12.50*(H)400*2/10000=1.00 M2
大段:3
小段1:透空牆=(L)317.50*(H)400*2/10000=25.40 M2
以上牆主要模版小計: 47.60 M2
門窗開口模版扣除:
1. 門(D3):220*260*2[側]/10000=11.44
封模:(220+260*2)*15/10000=1.11
門窗開口模版扣除小計: 11.44 M2
門窗開口封模回補小計: 1.11 M2
自由開口模版扣除:
1. 自由開口:304.00*340*2[側]/10000=20.67
封模:(304.00+340)*2*15/10000=1.93
2. 自由開口:238.93*65*2[側]/10000=3.11
封模:(238.93+65)*2*15/10000=0.91
自由開口模版扣除小計: 23.78 M2
自由開口封模回補小計: 2.84 M2
模版小計: 47.60-[門窗扣]11.44-[自由開口扣]23.78+[門窗封模]1.11+[自由開口封模]2.84-[側面交接扣]0.00=16.34 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(CSB)=(L)227.50*(H):(400-15)*(t)15/1000000=1.314 M3
大段:2
小段1:版底:(CSB)=(L)12.50*(H):(400-15)*(t)15/1000000=0.072 M3
小段2:樑底:(B19)=(L)40.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=0.204 M3
小段3:透空牆=(L)12.50*(H)400*(t)15/1000000=0.075 M3
大段:3
小段1:透空牆=(L)317.50*(H)400*(t)15/1000000=1.905 M3
以上牆主要RC小計: 3.570 M3
門窗開口RC扣除:
1.門(D3):220*260*15/1000000=0.858
門窗開口RC扣除小計: 0.858 M3
自由開口RC扣除:
1. 自由開口:304.00*340.00*15/1000000=1.550
2. 自由開口:238.93*65.00*15/1000000=0.233
自由開口RC扣除小計: 1.783 M3
RC小計: 3.570-[門窗開口RC]0.858-[自由開口RC]1.783= 0.929 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.7217)
#3=927.16 M*(1-0.7217)=258.05 M (258.05 M*0.560/1000= 0.1445 T)
#4=17.40 M*(1-0.7217)=4.84 M (4.84 M*0.994/1000= 0.0048 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=133.32 M (133.32*0.994/1000= 0.1325 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2818 T
模版小計(普)= 16.34 M2
混凝土小計 = 0.929 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 48 [X8:+244,Y9:+97] , 牆長: (10.0)=10.00 cm, 牆高:340.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]340+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 404.71 支數= (Int((10-5-5)/15)+1)/100= 1 垂直筋總長(第1組)= 404.71*[支數]1/100= 4.05 M	4.05
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 10+[搭接]Int(10/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 40.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 40.00*[支數]23/100= 9.20 M	9.20
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]340+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 404.71 支數= Int((10-5-5)/15)+1)/100= 1 垂直筋總長(第2組)= 404.71*[支數]1/100= 4.05 M	4.05
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 10+[搭接]Int(10/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 40.00 支數= 23/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 40.00*[支數]23/100= 9.20 M	9.20

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((9.99-5-5)/15)+1)/100= 0
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]0/100= 0.00 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((9.99-5-5)/15)+1)/100= 0
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]0/100= 0.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(10.00/60)= 0
垂直排數: Int(340.00/60)= 5
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]5= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)9.99*(H)340*2/10000=0.68 M2
以上牆主要模版小計: 0.68 M2
封側模小計:15*340*1/10000=0.51 M2
模版小計: 1.19-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=1.19 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)9.99*(H)340*(t)15/1000000=0.051 M3
以上牆主要RC小計: 0.051 M3
RC小計: 0.051-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.051 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=26.49 M*(1-0.0000)=26.49 M (26.49 M*0.560/1000= 0.0148 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0148 T
模版小計(普)= 1.19 M2
混凝土小計 = 0.051 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 47 [X7:-211,Y9:-17] , 牆長: (227.5+65.0+317.5)=610.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((610-5-5)/15)+1)/100= 41 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]41/100= 178.76 M	178.76
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 610.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((610)/15)+1)/100= 41 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)=([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*41/100= 11.77 M	11.77
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 610+[搭接]Int(610/(8*100))*36+[彎折數-Ld]2*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 790.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]11.00)/15)+1)/100= 26 支 水平筋總長(第1組)= 790.00*[支數]26/100= 205.40 M	205.40
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((610-5-5)/15)+1)/100= 41 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]41/100= 178.76 M	178.76
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 610.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((610)/15)+1)/100= 41 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)=([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*41/100= 11.77 M	11.77

#3	———	水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 610+[搭接]Int(610/(8*100))*36+[彎折數-Ld]2*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 790.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]11.00)/15)+1]/100= 26 支 水平筋總長(第2組)= 790.00*[支數]26/100= 205.40 M	205.40

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((610.00-5-5)/15)+1)/100= 40
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]40/100= 66.00 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((610.00-5-5)/15)+1)/100= 40
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]40/100= 66.00 M
#4 開口補強筋:
1-#4 門: D3 [三邊補強](((260+100)*2)+(220+100*2))*[支]1/100= 11.40 M
#4 門: D3 [角隅補強]100*[兩角]2*[邊]2*[支]1/100= 4.00 M
1自由開口-1 [四邊補強](((260+200)*2+(220+200)*2)+[角隅補強]100*[四角]4)*[兩邊]2*1/100= 49.76 M
2自由開口-2 [四邊補強](((260+200)*2+(220+200)*2)+[角隅補強]100*[四角]4)*[兩邊]2*1/100= 36.16 M
#4 以上小計[四邊補強]= 81.32 M
#4 以上小計[角隅補強]= 20.00 M
#4 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]400*[彎折數]*2*[支]*4/100= 32.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(610.00/60)= 10
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]10*[垂直排數]6= 17.40 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(D3)220*260+(自由)304*340+(自由)238.999*65=17.61 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):24.40 m2
開口比例:17.61/24.40=0.7217
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(CSB)=(L)227.50*(H)(400-15)*2/10000=17.52 M2
大段:2
小段1:版底:(CSB)=(L)12.51*(H)(400-15)*2/10000=0.96 M2
小段2:樑底:(B7:60cm)=(L)40.00*(H)(400-60)*2/10000=2.72 M2
小段3:透空牆=(L)12.49*(H)400*2/10000=1.00 M2
大段:3
小段1:透空牆=(L)271.19*(H)400*2/10000=21.70 M2
小段2:樑底:(19:60cm)=(L)7.53*(H)(400-60)*2/10000=0.51 M2
小段3:透空牆=(L)38.78*(H)400*2/10000=3.10 M2
以上牆主要模版小計: 47.51 M2
門窗開口模版扣除:
1. 門(D3):220*260*2[側]/10000=11.44
封模:(220+260*2)*15/10000=1.11
門窗開口模版扣除小計: 11.44 M2
門窗開口封模回補小計: 1.11 M2
自由開口模版扣除:
1. 自由開口:304.00*340*2[側]/10000=20.67
封模:(304.00+340)*2*15/10000=1.93
2. 自由開口:239.00*65*2[側]/10000=3.11
封模:(239.00+65)*2*15/10000=0.91
自由開口模版扣除小計: 23.78 M2
自由開口封模回補小計: 2.84 M2
模版小計: 47.51-[門窗扣]11.44-[自由開口扣]23.78+[門窗封模]1.11+[自由開口封模]2.84-[側面交接扣]0.00=16.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(CSB)=(L)227.50*(H):(400-15)*(t)15/1000000=1.314 M3
大段:2
小段1:版底:(CSB)=(L)12.51*(H):(400-15)*(t)15/1000000=0.072 M3
小段2:樑底:(B7)=(L)40.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=0.204 M3
小段3:透空牆=(L)12.49*(H)400*(t)15/1000000=0.075 M3
大段:3
小段1:透空牆=(L)271.19*(H)400*(t)15/1000000=1.627 M3
小段2:樑底:(19)=(L)7.53*(H):(400-60)*(t)15/1000000=0.038 M3
小段3:透空牆=(L)38.78*(H)400*(t)15/1000000=0.233 M3
以上牆主要RC小計: 3.563 M3
門窗開口RC扣除:
1.門(D3):220*260*15/1000000=0.858
門窗開口RC扣除小計: 0.858 M3
自由開口RC扣除:
1. 自由開口:304.00*340.00*15/1000000=1.550
2. 自由開口:239.00*65.00*15/1000000=0.233
自由開口RC扣除小計: 1.783 M3
RC小計: 3.563-[門窗開口RC]0.858-[自由開口RC]1.783= 0.922 M3
----------計算結果小計----------

鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.7217)
#3=923.86 M*(1-0.7217)=257.11 M (257.11 M*0.560/1000= 0.1440 T)
#4=17.40 M*(1-0.7217)=4.84 M (4.84 M*0.994/1000= 0.0048 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=133.32 M (133.32*0.994/1000= 0.1325 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2813 T
模版小計(普)= 16.24 M2
混凝土小計 = 0.922 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 40 [X8:+19,Y4:-148] , 牆長: (460.0)=460.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((460-5-5)/15)+1)/100= 31 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]31/100= 135.16 M	135.16
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 460.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((460)/15)+1)/100= 31 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*31/100= 8.90 M	8.90
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 460+[搭接]Int(460/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 520.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]15.00)/15)+1)/100= 26 支 水平筋總長(第1組)= 520.00*[支數]26/100= 135.20 M	135.20
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((460-5-5)/15)+1)/100= 31 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]31/100= 135.16 M	135.16
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 460.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((460)/15)+1)/100= 31 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*31/100= 8.90 M	8.90
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 460+[搭接]Int(460/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 520.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]15.00)/15)+1]/100= 26 支 水平筋總長(第2組)= 520.00*[支數]26/100= 135.20 M	135.20

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((460.00-5-5)/15)+1)/100= 31
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]31/100= 51.15 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((460.00-5-5)/15)+1)/100= 31
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]31/100= 51.15 M
#4 開口補強筋:
1-#4 門: D4 [三邊補強](((240+100)*2)+(180+100*2))*[支]1/100= 10.60 M
#4 門: D4 [角隅補強]100*[兩角]2*[邊]2*[支]1/100= 4.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 10.60 M
#4 以上小計[角隅補強]= 4.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(460.00/60)= 7
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]6= 12.18 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(D4)180*240=4.32 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):18.40 m2
開口比例:4.32/18.40=0.2348
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(S6)=(L)460.00*(H)(400-15)*2/10000=35.42 M2
以上牆主要模版小計: 35.42 M2
門窗開口模版扣除:
1. 門(D4):180*240*2[側]/10000=8.64
封模:(180+240*2)*15/10000=0.99
門窗開口模版扣除小計: 8.64 M2
門窗開口封模回補小計: 0.99 M2
模版小計: 35.42-[門窗扣]8.64-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.99+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=27.77 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(S6)=(L)460.00*(H):(400-15)*(t)15/1000000=2.657 M3
以上牆主要RC小計: 2.657 M3
門窗開口RC扣除:
1.門(D4):180*240*15/1000000=0.648
門窗開口RC扣除小計: 0.648 M3

RC小計: 2.657-[門窗開口RC]0.648-[自由開口RC]0.000= 2.009 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.2348)
#3=660.82 M*(1-0.2348)=505.67 M (505.67 M*0.560/1000= 0.2832 T)
#4=12.18 M*(1-0.2348)=9.32 M (9.32 M*0.994/1000= 0.0093 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=14.60 M (14.60*0.994/1000= 0.0145 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3070 T
模版小計(普)= 27.77 M2
混凝土小計 = 2.009 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 62 [X8:-243,Y4:+142] , 牆長: (565.0)=565.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((565-5-5)/15)+1)/100= 38 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]38/100= 165.68 M	165.68
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 565.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((565)/15)+1)/100= 38 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*38/100= 10.91 M	10.91
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 565+[搭接]Int(565/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 625.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 625.00*[支數]23/100= 143.75 M	143.75
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((565-5-5)/15)+1)/100= 38 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]38/100= 165.68 M	165.68
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 565.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((565)/15)+1)/100= 38 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*38/100= 10.91 M	10.91
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 565+[搭接]Int(565/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 625.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 625.00*[支數]23/100= 143.75 M	143.75

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((565.00-5-5)/15)+1)/100= 38
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]38/100= 62.70 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((565.00-5-5)/15)+1)/100= 38
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]38/100= 62.70 M
#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W3 [四邊補強]((565+100*2)+(60+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 41.00 M
#4 窗: W3 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 41.00 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(565.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W3)565*60=3.39 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):22.60 m2
開口比例:3.39/22.60=0.1500
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B3:60cm)=(L)565.00*(H)(400-60)*2/10000=38.42 M2
以上牆主要模版小計: 38.42 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W3):565*60*2[側]/10000=6.78
封模:(565+60)*2*15/10000=1.88
門窗開口模版扣除小計: 6.78 M2
門窗開口封模回補小計: 1.88 M2
模版小計: 38.42-[門窗扣]6.78-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]1.88+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=33.51 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B3)=(L)565.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.881 M3
以上牆主要RC小計: 2.881 M3
門窗開口RC扣除:

1.窗(W3):565*60*15/1000000=0.509
門窗開口RC扣除小計: 0.509 M3
RC小計: 2.881-[門窗開口RC]0.509-[自由開口RC]0.000= 2.373 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.1500)
#3=766.08 M*(1-0.1500)=651.17 M (651.17 M*0.560/1000= 0.3647 T)
#4=15.66 M*(1-0.1500)=13.31 M (13.31 M*0.994/1000= 0.0132 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=49.00 M (49.00*0.994/1000= 0.0487 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.4266 T
模版小計(普)= 33.51 M2
混凝土小計 = 2.373 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 60 [X8:-243,Y3:+17] , 牆長: (565.0)=565.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((565-5-5)/15)+1)/100= 38 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]38/100= 165.68 M	165.68
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 565.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((565)/15)+1)/100= 38 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*38/100= 10.91 M	10.91
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 565+[搭接]Int(565/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 625.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 625.00*[支數]23/100= 143.75 M	143.75
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((565-5-5)/15)+1)/100= 38 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]38/100= 165.68 M	165.68
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 565.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((565)/15)+1)/100= 38 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*38/100= 10.91 M	10.91
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 565+[搭接]Int(565/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 625.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 625.00*[支數]23/100= 143.75 M	143.75

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((565.00-5-5)/15)+1)/100= 38
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]38/100= 62.70 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((565.00-5-5)/15)+1)/100= 38
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]38/100= 62.70 M
#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W1 [四邊補強]((295+100*2)+(60+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 30.20 M
#4 窗: W1 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
2-#4 窗: W2 [四邊補強]((135+100*2)+(60+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 23.80 M
#4 窗: W2 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
3-#4 窗: W27 [四邊補強]((105+100*2)+(60+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 22.60 M
#4 窗: W27 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 76.60 M
#4 以上小計[角隅補強]= 24.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(565.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W1)295*60+(W2)135*60+(W27)105*60=3.21 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):22.60 m2
開口比例:3.21/22.60=0.1420
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B3:60cm)=(L)565.00*(H)(400-60)*2/10000=38.42 M2
以上牆主要模版小計: 38.42 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W1):295*60*2[側]/10000=3.54
封模:(295+60)*2*15/10000=1.07
2. 窗(W2):135*60*2[側]/10000=1.62
封模:(135+60)*2*15/10000=0.59

3. 窗(W27):105*60*2[側]/10000=1.26
封模:(105+60)*2*15/10000=0.50
門窗開口模版扣除小計: 6.42 M2
門窗開口封模回補小計: 2.15 M2
模版小計: 38.42-[門窗扣]6.42-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.15+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=34.14 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B3)=(L)565.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.881 M3
以上牆主要RC小計: 2.881 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W1):295*60*15/1000000=0.266
2.窗(W2):135*60*15/1000000=0.122
3.窗(W27):105*60*15/1000000=0.095
門窗開口RC扣除小計: 0.482 M3
RC小計: 2.881-[門窗開口RC]0.482-[自由開口RC]0.000= 2.400 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.1420)
#3=766.08 M*(1-0.1420)=657.27 M (657.27 M*0.560/1000= 0.3681 T)
#4=15.66 M*(1-0.1420)=13.44 M (13.44 M*0.994/1000= 0.0134 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=100.60 M (100.60*0.994/1000= 0.1000 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.4814 T
模版小計(普)= 34.14 M2
混凝土小計 = 2.400 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 44 [X8:+43,Y7:+58] , 牆長: (211.5+557.5)=769.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((769-5-5)/15)+1)/100= 51 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]51/100= 222.36 M	222.36
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 769.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((769)/15)+1)/100= 52 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*52/100= 14.93 M	14.93
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 769+[搭接]Int(769/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 1*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 889.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]18.00)/15)+1)/100= 25 支 水平筋總長(第1組)= 889.00*[支數]25/100= 222.25 M	222.25
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((769-5-5)/15)+1)/100= 51 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]51/100= 222.36 M	222.36
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 769.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((769)/15)+1)/100= 52 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*52/100= 14.93 M	14.93
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 769+[搭接]Int(769/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 1*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 889.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]18.00)/15)+1]/100= 25 支 水平筋總長(第2組)= 889.00*[支數]25/100= 222.25 M	222.25

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((769.00-5-5)/15)+1)/100= 51
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]51/100= 84.15 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((769.00-5-5)/15)+1)/100= 51
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]51/100= 84.15 M
#4 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]400*[彎折數]*1*[支]*4/100= 16.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(769.00/60)= 12
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]12*[垂直排數]6= 20.88 M
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(CSB)=(L)211.50*(H)(400-15)*2/10000=16.29 M2
大段:2
小段1:版底:(CSB)=(L)12.51*(H)(400-15)*2/10000=0.96 M2
小段2:樑底:(B6:60cm)=(L)40.00*(H)(400-60)*2/10000=2.72 M2
小段3:版底:(S6)=(L)490.00*(H)(400-15)*2/10000=37.73 M2
小段4:樑底:(B3:60cm)=(L)14.99*(H)(400-60)*2/10000=1.02 M2

以上牆主要模版小計: 58.72 M2
模版小計: 58.72-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=58.72 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(CSB)=(L)211.50*(H):(400-15)*(t)15/1000000=1.221 M3
大段:2
小段1:版底:(CSB)=(L)12.51*(H):(400-15)*(t)15/1000000=0.072 M3
小段2:樑底:(B6)=(L)40.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=0.204 M3
小段3:版底:(S6)=(L)490.00*(H):(400-15)*(t)15/1000000=2.830 M3
小段4:樑底:(B3)=(L)14.99*(H):(400-60)*(t)15/1000000=0.076 M3
以上牆主要RC小計: 4.404 M3
RC小計: 4.404-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 4.404 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=1,087.38 M*(1-0.0000)=1,087.38 M (1,087.38 M*0.560/1000= 0.6089 T)
#4=20.88 M*(1-0.0000)=20.88 M (20.88 M*0.994/1000= 0.0208 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=16.00 M (16.00*0.994/1000= 0.0159 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.6456 T
模版小計(普)= 58.72 M2
混凝土小計 = 4.404 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 65 [X8:-243,Y7:-109] , 牆長: (565.0)=565.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((565-5-5)/15)+1)/100= 38 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]38/100= 165.68 M	165.68
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 565.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((565)/15)+1)/100= 38 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*38/100= 10.91 M	10.91
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 565+[搭接]Int(565/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 625.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 625.00*[支數]23/100= 143.75 M	143.75
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((565-5-5)/15)+1)/100= 38 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]38/100= 165.68 M	165.68
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 565.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((565)/15)+1)/100= 38 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*38/100= 10.91 M	10.91
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 565+[搭接]Int(565/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 625.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 625.00*[支數]23/100= 143.75 M	143.75

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((565.00-5-5)/15)+1)/100= 38
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]38/100= 62.70 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((565.00-5-5)/15)+1)/100= 38
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]38/100= 62.70 M
#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W25 [四邊補強]((100+100*2)+(100+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 24.00 M
#4 窗: W25 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
2-#4 窗: W24 [四邊補強]((100+100*2)+(100+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 24.00 M
#4 窗: W24 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
3-#4 窗: W4 [四邊補強]((336+100*2)+(60+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 31.84 M
#4 窗: W4 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
4-#4 窗: W5 [四邊補強]((214+100*2)+(60+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 26.96 M
#4 窗: W5 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 106.80 M
#4 以上小計[角隅補強]= 32.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(565.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W25)100*100+(W24)100*100+(W4)336*60+(W5)214*60=5.30 m2

牆總面積(鋼筋排放面積):22.60 m2
開口比例:5.30/22.60=0.2345
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B3:60cm)=(L)564.99*(H)(400-60)*2/10000=38.42 M2
以上牆主要模版小計: 38.42 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W25):100*100*2[側]/10000=2.00
封模:(100+100)*2*15/10000=0.60
2. 窗(W24):100*100*2[側]/10000=2.00
封模:(100+100)*2*15/10000=0.60
3. 窗(W4):336*60*2[側]/10000=4.03
封模:(336+60)*2*15/10000=1.19
4. 窗(W5):214*60*2[側]/10000=2.57
封模:(214+60)*2*15/10000=0.82
門窗開口模版扣除小計: 10.60 M2
門窗開口封模回補小計: 3.21 M2
模版小計: 38.42-[門窗扣]10.60-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]3.21+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=31.03 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B3)=(L)564.99*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.881 M3
以上牆主要RC小計: 2.881 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W25):100*100*15/1000000=0.150
2.窗(W24):100*100*15/1000000=0.150
3.窗(W4):336*60*15/1000000=0.302
4.窗(W5):214*60*15/1000000=0.193
門窗開口RC扣除小計: 0.795 M3
RC小計: 2.881-[門窗開口RC]0.795-[自由開口RC]0.000= 2.086 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.2345)
#3=766.08 M*(1-0.2345)=586.43 M (586.43 M*0.560/1000= 0.3284 T)
#4=15.66 M*(1-0.2345)=11.99 M (11.99 M*0.994/1000= 0.0119 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=138.80 M (138.80*0.994/1000= 0.1380 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.4783 T
模版小計(普)= 31.03 M2
混凝土小計 = 2.086 M3

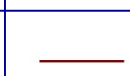
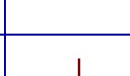
PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 63 [X8:-243,Y6:-234] , 牆長: (565.0)=565.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((565-5-5)/15)+1)/100= 38 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]38/100= 165.68 M	165.68
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 565.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((565)/15)+1)/100= 38 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*38/100= 10.91 M	10.91
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 565+[搭接]Int(565/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 625.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 625.00*[支數]23/100= 143.75 M	143.75
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((565-5-5)/15)+1)/100= 38 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]38/100= 165.68 M	165.68
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 565.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((565)/15)+1)/100= 38 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*38/100= 10.91 M	10.91
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 565+[搭接]Int(565/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 625.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 625.00*[支數]23/100= 143.75 M	143.75

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((565.00-5-5)/15)+1)/100= 38
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]38/100= 62.70 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((565.00-5-5)/15)+1)/100= 38
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]38/100= 62.70 M

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W3 [四邊補強]((565+100*2)+(60+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 41.00 M
#4 窗: W3 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 41.00 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(565.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W3)565*60=3.39 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):22.60 m2
開口比例:3.39/22.60=0.1500
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B3:60cm)=(L)565.00*(H)(400-60)*2/10000=38.42 M2
以上牆主要模版小計: 38.42 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W3):565*60*2[側]/10000=6.78
封模:(565+60)*2*15/10000=1.88
門窗開口模版扣除小計: 6.78 M2
門窗開口封模回補小計: 1.88 M2
模版小計: 38.42-[門窗扣]6.78-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]1.88+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=33.51 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B3)=(L)565.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.881 M3
以上牆主要RC小計: 2.881 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W3):565*60*15/1000000=0.509
門窗開口RC扣除小計: 0.509 M3
RC小計: 2.881-[門窗開口RC]0.509-[自由開口RC]0.000= 2.373 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.1500)
#3=766.08 M*(1-0.1500)=651.17 M (651.17 M*0.560/1000= 0.3647 T)
#4=15.66 M*(1-0.1500)=13.31 M (13.31 M*0.994/1000= 0.0132 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=49.00 M (49.00*0.994/1000= 0.0487 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.4266 T
模版小計(普)= 33.51 M2
混凝土小計 = 2.373 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 61 [X8:-87,Y3:+190] , 牆長: (297.5+307.5)=605.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((605-5-5)/15)+1)/100= 40 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]40/100= 174.40 M	174.40
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 605.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((605)/15)+1)/100= 41 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*41/100= 11.77 M	11.77
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 605+[搭接]Int(605/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 1*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 725.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]19.00)/15)+1)/100= 25 支 水平筋總長(第1組)= 725.00*[支數]25/100= 181.25 M	181.25
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((605-5-5)/15)+1)/100= 40 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]40/100= 174.40 M	174.40
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 605.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((605)/15)+1)/100= 41 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*41/100= 11.77 M	11.77
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 605+[搭接]Int(605/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 1*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 725.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]19.00)/15)+1]/100= 25 支 水平筋總長(第2組)= 725.00*[支數]25/100= 181.25 M	181.25

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((605.00-5-5)/15)+1)/100= 40
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]40/100= 66.00 M

#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((605.00-5-5)/15)+1)/100= 40
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]40/100= 66.00 M
#4 開口補強筋:
1-#4 門: D6 [三邊補強](((240+100)*2)+(90+100*2))*[支]1/100= 9.70 M
#4 門: D6 [角隅補強]100*[兩角]2*[邊]2*[支]1/100= 4.00 M
2-#4 門: D8 [三邊補強](((230+100)*2)+(90+100*2))*[支]1/100= 9.50 M
#4 門: D8 [角隅補強]100*[兩角]2*[邊]2*[支]1/100= 4.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 19.20 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]400*[彎折數]*1*[支]*4/100= 16.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(605.00/60)= 10
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]10*[垂直排數]6= 17.40 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(D6)90*240+(D8)90*230=4.23 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):24.20 m2
開口比例:4.23/24.20=0.1748
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B3:60cm)=(L)14.99*(H)(400-60)*2/10000=1.02 M2
小段2:版底:(S6)=(L)282.51*(H)(400-15)*2/10000=21.75 M2
大段:2
小段1:版底:(S6)=(L)272.50*(H)(400-15)*2/10000=20.98 M2
小段2:樑底:(G11:60cm)=(L)35.00*(H)(400-60)*2/10000=2.38 M2
以上牆主要模版小計: 46.14 M2
門窗開口模版扣除:
1. 門(D6):90*240*2[側]/10000=4.32
封模:(90+240*2)*15/10000=0.86
2. 門(D8):90*230*2[側]/10000=4.14
封模:(90+230*2)*15/10000=0.83
門窗開口模版扣除小計: 8.46 M2
門窗開口封模回補小計: 1.68 M2
模版小計: 46.14-[門窗扣]8.46-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]1.68+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=39.36 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B3)=(L)14.99*(H):(400-60)*(t)15/1000000=0.076 M3
小段2:版底:(S6)=(L)282.51*(H):(400-15)*(t)15/1000000=1.631 M3
大段:2
小段1:版底:(S6)=(L)272.50*(H):(400-15)*(t)15/1000000=1.574 M3
小段2:樑底:(G11)=(L)35.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=0.179 M3
以上牆主要RC小計: 3.460 M3
門窗開口RC扣除:
1.門(D6):90*240*15/1000000=0.324
2.門(D8):90*230*15/1000000=0.311
門窗開口RC扣除小計: 0.635 M3
RC小計: 3.460-[門窗開口RC]0.635-[自由開口RC]0.000= 2.826 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.1748)
#3=866.84 M*(1-0.1748)=715.33 M (715.33 M*0.560/1000= 0.4006 T)
#4=17.40 M*(1-0.1748)=14.36 M (14.36 M*0.994/1000= 0.0143 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=43.20 M (43.20*0.994/1000= 0.0429 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.4578 T
模版小計(普)= 39.36 M2
混凝土小計 = 2.826 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W5PCZ, 位置序號: 68 [X8:-227,Y9:-171] , 牆長: (27.5+55.0+55.0+27.5)=165.00 cm, 牆高:400.0 cm
#0 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]400*[彎折數]*3*[支]*4/100= 48.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(S6)=(L)27.50*(H)(400-15)*0/10000=0.00 M2
大段:2
小段1:版底:(S6)=(L)7.63*(H)(400-15)*0/10000=0.00 M2
小段2:樑底:(G11:60cm)=(L)40.00*(H)(400-60)*0/10000=0.00 M2
小段3:版底:(S6)=(L)7.37*(H)(400-15)*0/10000=0.00 M2
大段:3
小段1:版底:(S6)=(L)7.51*(H)(400-15)*0/10000=0.00 M2

小段2:樑底:(B3:60cm)=(L)40.00*(H)(400-60)*0/10000=0.00 M2
小段3:版底:(S6)=(L)7.49*(H)(400-15)*0/10000=0.00 M2
大段:4
小段1:版底:(S6)=(L)27.50*(H)(400-15)*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:版底:(S6)=(L)27.50*(H):(400-15)*(t)5/1000000=0.053 M3
大段:2
小段1:版底:(S6)=(L)7.63*(H):(400-15)*(t)5/1000000=0.015 M3
小段2:樑底:(G11)=(L)40.00*(H):(400-60)*(t)5/1000000=0.068 M3
小段3:版底:(S6)=(L)7.37*(H):(400-15)*(t)5/1000000=0.014 M3
大段:3
小段1:版底:(S6)=(L)7.51*(H):(400-15)*(t)5/1000000=0.014 M3
小段2:樑底:(B3)=(L)40.00*(H):(400-60)*(t)5/1000000=0.068 M3
小段3:版底:(S6)=(L)7.49*(H):(400-15)*(t)5/1000000=0.014 M3
大段:4
小段1:版底:(S6)=(L)27.50*(H):(400-15)*(t)5/1000000=0.053 M3
以上牆主要RC小計: 0.300 M3
RC小計: 0.300-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.300 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0000 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.300 M3

PMC24-01-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 58 [X8:-61,Y8:+147] , 牆長: (350.0)=350.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((350-5-5)/15)+1)/100= 23 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]23/100= 100.28 M	100.28
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 350.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((350)/15)+1)/100= 24 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*24/100= 6.89 M	6.89
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 350+[搭接]Int(350/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 410.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]17.00)/15)+1)/100= 25 支 水平筋總長(第1組)= 410.00*[支數]25/100= 102.50 M	102.50
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((350-5-5)/15)+1)/100= 23 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]23/100= 100.28 M	100.28
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 350.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((350)/15)+1)/100= 24 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*24/100= 6.89 M	6.89
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 350+[搭接]Int(350/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 410.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]17.00)/15)+1]/100= 25 支 水平筋總長(第2組)= 410.00*[支數]25/100= 102.50 M	102.50

#3垂直筋底部特別加長計算(第1組):
支數= (Int((350.00-5-5)/15)+1)/100= 23
長度(第1組)= [延伸長]165.0*[支數]23/100= 37.95 M
#3垂直筋底部特別加長計算(第2組):
支數= (Int((350.00-5-5)/15)+1)/100= 23
長度(第2組)= [延伸長]165.0*[支數]23/100= 37.95 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(350.00/60)= 5
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]5*[垂直排數]6= 8.70 M
模版計算:
大段:1
小段1:版底:(S6)=(L)335.01*(H)(400-15)*2/10000=25.80 M2
小段2:樑底:(B3:60cm)=(L)14.99*(H)(400-60)*2/10000=1.02 M2
以上牆主要模版小計: 26.82 M2
模版小計: 26.82-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=26.82 M2
RC計算:
大段:1

小段1:版底:(S6)=(L)335.01*(H):(400-15)*(t)15/1000000=1.935 M3
小段2:樑底:(B3)=(L)14.99*(H):(400-60)*(t)15/1000000=0.076 M3
以上牆主要RC小計: 2.011 M3
RC小計: 2.011-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 2.011 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=495.24 M*(1-0.0000)=495.24 M (495.24 M*0.560/1000= 0.2773 T)
#4=8.70 M*(1-0.0000)=8.70 M (8.70 M*0.994/1000= 0.0086 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2860 T
模版小計(普)= 26.82 M2
混凝土小計 = 2.011 M3

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: FF (代表樓層:FF->FF)

PMC24-01-樓層: FF, 版ID: FS50, 位置序號: 4 [X7:-176,Y26:-232];尺寸(樑內緣):357.00 * 370.00 cm ;[擴充半樑]:392.00 * 370.00 cm; 版厚: 50 cm

#4	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]392.00+[延伸-搭接]62*1)*(Round (357/15)+1)/100	113.50
#4	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]370.00+[延伸-搭接]62*1)*(Round (370/15)+1)/100	112.32
#4	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]392.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357/15)+1)/100	110.00
#4	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]370.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (370/15)+1)/100	108.68

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): 10*2+(50-6)*2+15 =123.00 cm
垂直向排數: Int(357/100)= 3 行
水平向排數: Int(370/100)= 3 列
工作筋總長: 123.00*3*3/100= 11.07 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 370.00*(ceiling(357.00/200)+1)= 1110.00 cm
短向總長: 392.00*(ceiling(370.00/200)+1)= 1176.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1110.00+1176.00)/100= 22.86 M
模版計算:
模版面積: (筏基底版不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
3.92*3.70 [m2]*50 [cm]/100= 7.252 M3
註:為ㄇ字型輸出之施工考量,大底版RC一率計算至樑中線,而在前之筏基柱樑RC數量計算均已扣除大底版厚
靠邊大底版補半樑寬RC
邊: 3=370.00*[TbA*]30/2*50/1000000=0.278
以上小計= 0.278 M3
RC小計:7.252+[大底邊版補半樑RC]0.278-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=7.530 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=444.50 M*(1-0.0000)=444.50 M (444.50 M*0.994/1000= 0.4418 T)
#5=33.93 M*(1-0.0000)=33.93 M (33.93 M*1.560/1000= 0.0529 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.495 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 7.530 M3

PMC24-01-樓層: FF, 版ID: FS50, 位置序號: 3 [X7:-176,Y25:-238];尺寸(樑內緣):575.00 * 370.00 cm ;[擴充半樑]:615.00 * 370.00 cm; 版厚: 50 cm

#4	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]615.00+[延伸-搭接]62*1)*(Round (370/15)+1)/100	176.02
#4	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]370.00+[延伸-搭接]62*1)*(Round (575/15)+1)/100	168.48
#4	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]615.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (370/15)+1)/100	172.38
#4	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]370.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (575/15)+1)/100	163.02

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): 10*2+(50-6)*2+15 =123.00 cm
垂直向排數: Int(575/100)= 5 行
水平向排數: Int(370/100)= 3 列
工作筋總長: 123.00*5*3/100= 18.45 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 370.00*(ceiling(575.00/200)+1)= 1480.00 cm
短向總長: 615.00*(ceiling(370.00/200)+1)= 1845.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1480.00+1845.00)/100= 33.25 M
模版計算:
模版面積: (筏基底版不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
6.15*3.70 [m2]*50 [cm]/100= 11.378 M3
註:為ㄇ字型輸出之施工考量,大底版RC一率計算至樑中線,而在前之筏基柱樑RC數量計算均已扣除大底版厚
靠邊大底版補半樑寬RC
以上小計= 0.000 M3
RC小計:11.378-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=11.378 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=679.90 M*(1-0.0000)=679.90 M (679.90 M*0.994/1000= 0.6758 T)
#5=51.70 M*(1-0.0000)=51.70 M (51.70 M*1.560/1000= 0.0807 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.756 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 11.378 M3

PMC24-01-樓層: FF, 版ID: FS50, 位置序號: 1 [X7:-176,Y22:+18];尺寸(樑內緣):585.00 * 370.00 cm ;[擴充半樑]:625.00 * 370.00 cm; 版厚: 50 cm

#4	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]62*1)*(Round (370/15)+1)/100	178.62
#4	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]370.00+[延伸-搭接]62*1)*(Round (585/15)+1)/100	172.80
#4	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (370/15)+1)/100	174.98
#4	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]370.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (585/15)+1)/100	167.20

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): 10*2+(50-6)*2+15 =123.00 cm
垂直向排數: Int(585/100)= 5 行
水平向排數: Int(370/100)= 3 列
工作筋總長: 123.00*5*3/100= 18.45 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 370.00*(ceiling(585.00/200)+1)= 1480.00 cm
短向總長: 625.00*(ceiling(370.00/200)+1)= 1875.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1480.00+1875.00)/100= 33.55 M
模版計算:
模版面積: (筏基底版不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
6.25*3.70 [m2]*50 [cm]/100= 11.563 M3
註:為ㄇ字型輸出之施工考量,大底版RC一率計算至樑中線,而在前之筏基柱樑RC數量計算均已扣除大底版厚
靠邊大底版補半樑寬RC
邊: 1=370.00*[TG6*]40/2*50/1000000=0.370
以上小計= 0.370 M3
RC小計:11.563+[大底邊版補半樑RC]0.370-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=11.933 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=693.60 M*(1-0.0000)=693.60 M (693.60 M*0.994/1000= 0.6894 T)
#5=52.00 M*(1-0.0000)=52.00 M (52.00 M*1.560/1000= 0.0811 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.771 T

模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 11.933 M3

PMC24-01-樓層: FF, 版ID: FS50, 位置序號: 2 [X7:-176,Y23:+143];尺寸(樑內緣):585.00 * 370.00 cm ;[擴充半樑]:625.00 * 370.00 cm; 版厚: 50 cm

#4	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]62*1)*(Round (370/15)+1)/100	178.62
#4	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]370.00+[延伸-搭接]62*1)*(Round (585/15)+1)/100	172.80
#4	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (370/15)+1)/100	174.98
#4	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]370.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (585/15)+1)/100	167.20

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): 10*2+(50-6)*2+15 =123.00 cm
垂直向排數: Int(585/100)= 5 行
水平向排數: Int(370/100)= 3 列
工作筋總長: 123.00*5*3/100= 18.45 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 370.00*(ceiling(585.00/200)+1)= 1480.00 cm
短向總長: 625.00*(ceiling(370.00/200)+1)= 1875.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1480.00+1875.00)/100= 33.55 M
模版計算:
模版面積: (筏基底版不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
6.25*3.70 [m2]*50 [cm]/100= 11.563 M3
註:為冂字型輸出之施工考量,大底版RC一率計算至樑中線,而在前之筏基柱樑RC數量計算均已扣除大底版厚
靠邊大底版補半樑寬RC
以上小計= 0.000 M3
RC小計:11.563-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=11.563 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=693.60 M*(1-0.0000)=693.60 M (693.60 M*0.994/1000= 0.6894 T)
#5=52.00 M*(1-0.0000)=52.00 M (52.00 M*1.560/1000= 0.0811 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.771 T
模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 11.563 M3

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: FF (代表樓層:FF->FF)

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C11, 位置序號: 38 [X7:+109,Y30:-179] 尺寸: 70 cm * 70 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱,底層柱):主筋+頂90度彎鉤錨定+底層錨定(Ldh+A1)+底90度彎鉤錨定	(165+35.57+38+35.57)*12/100	32.90
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (70+70)*2-8*4+2*13.89=275.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=275.8*(Int(165/10)+1)/100=46.88 M	46.88
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (70-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=179.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (70-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=179.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(179.6+179.6)*Int((165)/10)/100= 57.46 M	57.5

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*12支
模版計算:
主模版(下接基腳):(70+70)*2*(165-50)/10000=3.22 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB8) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG20) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
以上小計:0.92 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:30.00*15/10000=0.0450
第:4邊:30.00*15/10000=0.0450
以上小計:0.0900 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:3.22-[柱樑交接]0.92-[柱版交接]0.09-[柱牆交接]0.00=2.21 M2
RC計算:
70*70*(165-50)/1000000= 0.564 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=104.343 M (104.343 M*0.994/1000= 0.1037 T)
#8=32.896 M (32.896 M*3.980/1000= 0.1309 T)
鋼筋小計 = 0.2346 T
模版小計(普) = 2.21 M2
混凝土小計 = 0.564 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C11, 位置序號: 22 [X6:+109,Y30:-92] 尺寸: 70 cm * 70 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱,底層柱):主筋+頂90度彎鉤錨定+底層錨定(Ldh+A1)+底90度彎鉤錨定	(165+35.57+38+35.57)*12/100	32.90
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	

#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (70+70)*2-8*4+2*13.89=275.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=275.8*(Int (165/10)+1)/100=46.88 M	46.88
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (70-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9) *2=179.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (70-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9) *2=179.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(179.6+179.6)*Int((165)/10)/100= 57.46 M	57.5

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*12支

模版計算:
主模版(下接基腳):(70+70)*2*(165-50)/10000=3.22 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB13) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG20) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:3邊:-(TG21) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
以上小計:1.38 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:30.00*15/10000=0.0450
第:2邊:30.00*15/10000=0.0450
第:4邊:30.00*15/10000=0.0450
以上小計:0.1350 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2

模版總計:3.22-[柱樑交接]1.38-[柱版交接]0.14-[柱牆交接]0.00=1.71 M2

RC計算:
70*70*(165-50)/1000000= 0.564 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!

----------計算結果小計----------

鋼筋計算結果:
#4=104.343 M (104.343 M*0.994/1000= 0.1037 T)
#8=32.896 M (32.896 M*3.980/1000= 0.1309 T)

鋼筋小計 = 0.2346 T
模版小計(普) = 1.71 M2
混凝土小計 = 0.564 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C11, 位置序號: 20 [X5:+149,Y30:-146] 尺寸: 70 cm * 70 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱,底層柱):主筋+頂90度彎鉤錨定+底層錨定(Ldh+A1)+底90度彎鉤錨定	(165+35.57+38+35.57)*12/100	32.90
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (70+70)*2-8*4+2*13.89=275.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=275.8*(Int (165/10)+1)/100=46.88 M	46.88
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (70-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9) *2=179.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (70-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9) *2=179.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(179.6+179.6)*Int((165)/10)/100= 57.46 M	57.5

續接器計算:

上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*12支
模版計算:
主模版(下接基腳):(70+70)*2*(165-50)/10000=3.22 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB16) 40*90/10000=0.36
第:2邊:-(TG21) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:3邊:-(TG22) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
以上小計:1.28 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:30.00*15/10000=0.0450
第:2邊:30.00*15/10000=0.0450
第:4邊:30.00*15/10000=0.0450
以上小計:0.1350 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:3.22-[柱樑交接]1.28-[柱版交接]0.14-[柱牆交接]0.00=1.81 M2
RC計算:
70*70*(165-50)/1000000= 0.564 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=104.343 M (104.343 M*0.994/1000= 0.1037 T)
#8=32.896 M (32.896 M*3.980/1000= 0.1309 T)
鋼筋小計 = 0.2346 T
模版小計(普) = 1.81 M2
混凝土小計 = 0.564 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C11, 位置序號: 18 [X4:+189,Y30:-199] 尺寸: 70 cm * 70 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱,底層柱):主筋+頂90度彎鉤錨定+底層錨定(Ldh+A1)+底90度彎鉤錨定	(165+35.57+38+35.57)*12/100	32.90
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (70+70)*2-8*4+2*13.89=275.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=275.8*(Int(165/10)+1)/100=46.88 M	46.88
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (70-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=179.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (70-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=179.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(179.6+179.6)*Int((165)/10)/100= 57.46 M	57.5

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*12支
模版計算:
主模版(下接基腳):(70+70)*2*(165-50)/10000=3.22 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB13) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG22) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:3邊:-(TG23) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
以上小計:1.38 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:30.00*15/10000=0.0450
第:2邊:30.00*15/10000=0.0450
第:4邊:30.00*15/10000=0.0450
以上小計:0.1350 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2

模版總計:3.22-[柱樑交接]1.38-[柱版交接]0.14-[柱牆交接]0.00=1.71 M2
RC計算:
70*70*(165-50)/1000000= 0.564 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=104.343 M (104.343 M*0.994/1000= 0.1037 T)
#8=32.896 M (32.896 M*3.980/1000= 0.1309 T)
鋼筋小計 = 0.2346 T
模版小計(普) = 1.71 M2
混凝土小計 = 0.564 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C11, 位置序號: 9 [X3:+189,Y30:-247] 尺寸: 70 cm * 70 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱,底層柱):主筋+頂90度彎鉤錨定+底層錨定(Ldh+A1)+底90度彎鉤錨定	(165+35.57+38+35.57)*12/100	32.90
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (70+70)*2-8*4+2*13.89=275.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=275.8*(Int(165/10)+1)/100=46.88 M	46.88
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (70-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=179.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (70-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=179.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(179.6+179.6)*Int((165)/10)/100= 57.46 M	57.5

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*12支
模版計算:
主模版(下接基腳):(70+70)*2*(165-50)/10000=3.22 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB20) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG23) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
以上小計:0.92 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:30.00*15/10000=0.0450
第:2邊:30.00*15/10000=0.0450
第:4邊:70.00*15/10000=0.1050
以上小計:0.1950 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:3.22-[柱樑交接]0.92-[柱版交接]0.20-[柱牆交接]0.00=2.11 M2
RC計算:
70*70*(165-50)/1000000= 0.564 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=104.343 M (104.343 M*0.994/1000= 0.1037 T)
#8=32.896 M (32.896 M*3.980/1000= 0.1309 T)
鋼筋小計 = 0.2346 T
模版小計(普) = 2.11 M2
混凝土小計 = 0.564 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C12, 位置序號: 16 [X3:-196,Y28:-170] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱,底層柱):主筋+頂90度彎鉤錨定+底層錨定(Ldh+A1)+底90度彎鉤錨定	(165+35.57+38+35.57)*16/100	43.86
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=235.8*(Int(165/10)+1)/100=40.08 M	40.08
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int((165)/10)/100= 51.06 M	51.1

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(60+60)*2*(165-50)/10000=2.76 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB11) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG13) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:3邊:-(TB12) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:4邊:-(TG14) 40*100/10000=0.40
以上小計:1.78 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:2邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.1200 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:2.76-[柱樑交接]1.78-[柱版交接]0.12-[柱牆交接]0.00=0.86 M2
RC計算:
60*60*(165-50)/1000000= 0.414 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=91.143 M (91.143 M*0.994/1000= 0.0906 T)
#8=43.861 M (43.861 M*3.980/1000= 0.1746 T)
鋼筋小計 = 0.2652 T
模版小計(普) = 0.86 M2
混凝土小計 = 0.414 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C12, 位置序號: 29 [X6:-6,Y28:-170] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱,底層柱):主筋+頂90度彎鉤錨定+底層錨定(Ldh+A1)+底90度彎鉤錨定	(165+35.57+38+35.57)*16/100	43.86
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=235.8*(Int(165/10)+1)/100=40.08 M	40.08

		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int((165)/10)/100= 51.06 M	51.1

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支

模版計算:
主模版(下接基腳):(60+60)*2*(165-50)/10000=2.76 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB11) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG12) 40*100/10000=0.40
第:3邊:-(TB12) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:4邊:-(TG13) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
以上小計:1.78 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:2邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.1200 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2

模版總計:2.76-[柱樑交接]1.78-[柱版交接]0.12-[柱牆交接]0.00=0.86 M2

RC計算:
60*60*(165-50)/1000000= 0.414 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!

----------計算結果小計----------

鋼筋計算結果:
#4=91.143 M (91.143 M*0.994/1000= 0.0906 T)
#8=43.861 M (43.861 M*3.980/1000= 0.1746 T)

鋼筋小計 = 0.2652 T
模版小計(普) = 0.86 M2
混凝土小計 = 0.414 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C12, 位置序號: 15 [X3:-196,Y26:+205] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱,底層柱):主筋+頂90度彎鉤錨定+底層錨定(Ldh+A1)+底90度彎鉤錨定	(165+35.57+38+35.57)*16/100	43.86
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=235.8*(Int(165/10)+1)/100=40.08 M	40.08
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int((165)/10)/100= 51.06 M	51.1

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X

本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(60+60)*2*(165-50)/10000=2.76 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB11) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG13) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:3邊:-(TB11) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:4邊:-(TG14) 40*100/10000=0.40
以上小計:1.78 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:2邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.1200 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:2.76-[柱樑交接]1.78-[柱版交接]0.12-[柱牆交接]0.00=0.86 M2
RC計算:
60*60*(165-50)/1000000= 0.414 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=91.143 M (91.143 M*0.994/1000= 0.0906 T)
#8=43.861 M (43.861 M*3.980/1000= 0.1746 T)
鋼筋小計 = 0.2652 T
模版小計(普) = 0.86 M2
混凝土小計 = 0.414 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C12, 位置序號: 28 [X6:-6,Y26:+205] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱,底層柱):主筋+頂90度彎鉤錨定+底層錨定(Ldh+A1)+底90度彎鉤錨定	(165+35.57+38+35.57)*16/100	43.86
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=235.8*(Int(165/10)+1)/100=40.08 M	40.08
		緊筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		緊筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int((165)/10)/100= 51.06 M	51.1

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(60+60)*2*(165-50)/10000=2.76 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB11) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG12) 40*100/10000=0.40
第:3邊:-(TB11) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:4邊:-(TG13) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
以上小計:1.78 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:2邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300

以上小計:0.1200 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:2.76-[柱樑交接]1.78-[柱版交接]0.12-[柱牆交接]0.00=0.86 M2
RC計算:
60*60*(165-50)/1000000= 0.414 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=91.143 M (91.143 M*0.994/1000= 0.0906 T)
#8=43.861 M (43.861 M*3.980/1000= 0.1746 T)
鋼筋小計 = 0.2652 T
模版小計(普) = 0.86 M2
混凝土小計 = 0.414 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C12, 位置序號: 14 [X3:-196,Y25:+80] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱,底層柱):主筋+頂90度彎鉤錨定+底層錨定(Ldh+A1)+底90度彎鉤錨定	(165+35.57+38+35.57)*16/100	43.86
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=235.8*(Int(165/10)+1)/100=40.08 M	40.08
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int((165)/10)/100= 51.06 M	51.1

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(60+60)*2*(165-50)/10000=2.76 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB11) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG13) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:3邊:-(TB11) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:4邊:-(TG14) 40*100/10000=0.40
以上小計:1.78 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:2邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.1200 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:2.76-[柱樑交接]1.78-[柱版交接]0.12-[柱牆交接]0.00=0.86 M2
RC計算:
60*60*(165-50)/1000000= 0.414 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=91.143 M (91.143 M*0.994/1000= 0.0906 T)
#8=43.861 M (43.861 M*3.980/1000= 0.1746 T)
鋼筋小計 = 0.2652 T
模版小計(普) = 0.86 M2
混凝土小計 = 0.414 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C12, 位置序號: 27 [X6:-6,Y25:+80] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱,底層柱):主筋+頂90度彎鉤錨定+底層錨定(Ldh+A1)+底90度彎鉤錨定	(165+35.57+38+35.57)*16/100	43.86
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=235.8*(Int(165/10)+1)/100=40.08 M	40.08
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int((165)/10)/100= 51.06 M	51.1

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(60+60)*2*(165-50)/10000=2.76 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB11) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG12) 40*100/10000=0.40
第:3邊:-(TB11) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:4邊:-(TG13) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
以上小計:1.78 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:2邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.1200 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:2.76-[柱樑交接]1.78-[柱版交接]0.12-[柱牆交接]0.00=0.86 M2
RC計算:
60*60*(165-50)/1000000= 0.414 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=91.143 M (91.143 M*0.994/1000= 0.0906 T)
#8=43.861 M (43.861 M*3.980/1000= 0.1746 T)
鋼筋小計 = 0.2652 T
模版小計(普) = 0.86 M2
混凝土小計 = 0.414 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C4, 位置序號: 23 [X6:-6,Y20:+205] 尺寸: 50 cm * 80 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*14/100	33.40
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	

#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=255.8*(Int (165/10)+1)/100=43.48 M	43.48
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (50-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9) *2=139.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9) *2=199.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(139.6+199.6)*Int((165)/10)/100= 54.26 M	54.3

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*14支
模版計算:
主模版(下接基腳):(50+80)*2*(165-50)/10000=2.99 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TG2+90) 40*(225-[大底版厚]50)/10000=0.70
第:2邊:-(TB10+90) 40*(225-[大底版厚]50)/10000=0.70
第:3邊:-(TG3+90) 40*(225-[大底版厚]50)/10000=0.70
以上小計:2.10 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:50.00*15/10000=0.0750
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:10.00*15/10000=0.0150
第:4邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.2100 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:2.99-[柱樑交接]2.10-[柱版交接]0.21-[柱牆交接]0.00=0.68 M2
RC計算:
50*80*(165-50)/1000000= 0.460 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=97.743 M (97.743 M*0.994/1000= 0.0972 T)
#8=33.399 M (33.399 M*3.980/1000= 0.1329 T)
鋼筋小計 = 0.2301 T
模版小計(普) = 0.68 M2
混凝土小計 = 0.460 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C7, 位置序號: 24 [X6:-6,Y21:+205] 尺寸: 50 cm * 80 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh +A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*16/100	38.17
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=255.8*(Int (165/10)+1)/100=43.48 M	43.48
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (50-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9) *2=139.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9) *2=199.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(139.6+199.6)*Int((165)/10)/100= 54.26 M	54.3

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(50+80)*2*(165-50)/10000=2.99 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB10+90) 40*(225-[大底版厚]50)/10000=0.70
第:2邊:-(TG7+90) 40*(160-[大底版厚]50)/10000=0.44
第:3邊:-(TB11) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:4邊:-(TG8) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
以上小計:2.06 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:10.00*15/10000=0.0150
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:10.00*15/10000=0.0150
第:4邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.1500 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:2.99-[柱樑交接]2.06-[柱版交接]0.15-[柱牆交接]0.00=0.78 M2
RC計算:
50*80*(165-50)/1000000= 0.460 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=97.743 M (97.743 M*0.994/1000= 0.0972 T)
#8=38.171 M (38.171 M*3.980/1000= 0.1519 T)
鋼筋小計 = 0.2491 T
模版小計(普) = 0.78 M2
混凝土小計 = 0.460 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C4, 位置序號: 10 [X3:-196,Y20:+205] 尺寸: 50 cm * 80 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*14/100	33.40
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=255.8*(Int(165/10)+1)/100=43.48 M	43.48
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (50-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=139.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(139.6+199.6)*Int((165)/10)/100= 54.26 M	54.3

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*14支
模版計算:
主模版(下接基腳):(50+80)*2*(165-50)/10000=2.99 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TG4+90) 40*(225-[大底版厚]50)/10000=0.70
第:2邊:-(TB10+90) 40*(225-[大底版厚]50)/10000=0.70
第:3邊:-(TG5+90) 40*(225-[大底版厚]50)/10000=0.70
以上小計:2.10 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:50.00*15/10000=0.0750
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:10.00*15/10000=0.0150
第:4邊:40.00*15/10000=0.0600

以上小計:0.2100 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:2.99-[柱樑交接]2.10-[柱版交接]0.21-[柱牆交接]0.00=0.68 M2
RC計算:
50*80*(165-50)/1000000= 0.460 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=97.743 M (97.743 M*0.994/1000= 0.0972 T)
#8=33.399 M (33.399 M*3.980/1000= 0.1329 T)
鋼筋小計 = 0.2301 T
模版小計(普) = 0.68 M2
混凝土小計 = 0.460 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C7, 位置序號: 11 [X3:-196,Y21:+205] 尺寸: 50 cm * 80 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*16/100	38.17
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=255.8*(Int(165/10)+1)/100=43.48 M	43.48
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (50-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=139.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(139.6+199.6)*Int((165)/10)/100= 54.26 M	54.3

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(50+80)*2*(165-50)/10000=2.99 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB10+90) 40*(225-[大底版厚]50)/10000=0.70
第:2邊:-(TG8) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:3邊:-(TB11) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:4邊:-(TG9+90) 40*(160-[大底版厚]50)/10000=0.44
以上小計:2.06 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:10.00*15/10000=0.0150
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:10.00*15/10000=0.0150
第:4邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.1500 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:2.99-[柱樑交接]2.06-[柱版交接]0.15-[柱牆交接]0.00=0.78 M2
RC計算:
50*80*(165-50)/1000000= 0.460 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=97.743 M (97.743 M*0.994/1000= 0.0972 T)
#8=38.171 M (38.171 M*3.980/1000= 0.1519 T)
鋼筋小計 = 0.2491 T
模版小計(普) = 0.78 M2
混凝土小計 = 0.460 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C9, 位置序號: 7 [X3:+189,Y28:-170] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*16/100	38.17
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=315.8*(Int(165/10)+1)/100=53.68 M	53.68
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int((165)/10)/100= 63.86 M	63.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(80+80)*2*(165-50)/10000=3.68 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB19) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG14) 40*100/10000=0.40
第:3邊:-(TB19) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
以上小計:1.32 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.1800 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:3.68-[柱樑交接]1.32-[柱版交接]0.18-[柱牆交接]0.00=2.18 M2
RC計算:
80*80*(165-50)/1000000= 0.736 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=117.543 M (117.543 M*0.994/1000= 0.1168 T)
#8=38.171 M (38.171 M*3.980/1000= 0.1519 T)
鋼筋小計 = 0.2688 T
模版小計(普) = 2.18 M2
混凝土小計 = 0.736 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C9, 位置序號: 3 [X3:+189,Y23:-170] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*16/100	38.17
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=315.8*(Int(165/10)+1)/100=53.68 M	53.68

		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int((165)/10)/100= 63.86 M	63.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(80+80)*2*(165-50)/10000=3.68 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB18) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG14) 40*100/10000=0.40
第:3邊:-(TB19) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:4邊:-(TG15) 40*90/10000=0.36
以上小計:1.68 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
第:4邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.2400 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:3.68-[柱樑交接]1.68-[柱版交接]0.24-[柱牆交接]0.00=1.76 M2
RC計算:
80*80*(165-50)/1000000= 0.736 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=117.543 M (117.543 M*0.994/1000= 0.1168 T)
#8=38.171 M (38.171 M*3.980/1000= 0.1519 T)
鋼筋小計 = 0.2688 T
模版小計(普) = 1.76 M2
混凝土小計 = 0.736 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C3, 位置序號: 30 [X7:+109,Y20:+205] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*16/100	38.17
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=235.8*(Int(165/10)+1)/100=40.08 M	40.08
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int((165)/10)/100= 51.06 M	51.1

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X

續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(60+60)*2*(165-50)/10000=2.76 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TG1) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TB5+90) 40*(225-[大底版厚]50)/10000=0.70
第:3邊:-(TG2+90) 40*(225-[大底版厚]50)/10000=0.70
以上小計:1.86 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:80.00*15/10000=0.1200
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
第:4邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.3000 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:2.76-[柱樑交接]1.86-[柱版交接]0.30-[柱牆交接]0.00=0.60 M2
RC計算:
60*60*(165-50)/1000000= 0.414 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=91.143 M (91.143 M*0.994/1000= 0.0906 T)
#8=38.171 M (38.171 M*3.980/1000= 0.1519 T)
鋼筋小計 = 0.2425 T
模版小計(普) = 0.60 M2
混凝土小計 = 0.414 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C9, 位置序號: 36 [X7:+109,Y28:-170] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*16/100	38.17
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=315.8*(Int(165/10)+1)/100=53.68 M	53.68
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int((165)/10)/100= 63.86 M	63.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(80+80)*2*(165-50)/10000=3.68 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB6) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG11) 40*90/10000=0.36
第:3邊:-(TB7) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:4邊:-(TG12) 40*100/10000=0.40
以上小計:1.68 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
第:4邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.2400 M2
柱牆連接模版扣除:

以上小計:0.00 M2
模版總計:3.68-[柱樑交接]1.68-[柱版交接]0.24-[柱牆交接]0.00=1.76 M2
RC計算:
80*80*(165-50)/1000000= 0.736 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=117.543 M (117.543 M*0.994/1000= 0.1168 T)
#8=38.171 M (38.171 M*3.980/1000= 0.1519 T)
鋼筋小計 = 0.2688 T
模版小計(普) = 1.76 M2
混凝土小計 = 0.736 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C2, 位置序號: 43 [X8:+79,Y25:+80] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 215.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(215+0+38+35.57)*12/100	34.63
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=235.8*(Int(215/10)+1)/100=51.87 M	51.87
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int((215)/10)/100= 67.02 M	67.0

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*12支
模版計算:
主模版(下接基腳):(60+60)*2*(215-50)/10000=3.96 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB3*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
第:2邊:-(TB3*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
第:3邊:-(TG11*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
以上小計:1.98 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.0900 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:3.96-[柱樑交接]1.98-[柱版交接]0.09-[柱牆交接]0.00=1.89 M2
RC計算:
60*60*(215-50)/1000000= 0.594 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=118.888 M (118.888 M*0.994/1000= 0.1182 T)
#8=34.628 M (34.628 M*3.980/1000= 0.1378 T)
鋼筋小計 = 0.2560 T
模版小計(普) = 1.89 M2
混凝土小計 = 0.594 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C2, 位置序號: 44 [X8:+79,Y26:+205] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*12/100	28.63
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=235.8*(Int(165/10)+1)/100=40.08 M	40.08
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int((165)/10)/100= 51.06 M	51.1

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*12支
模版計算:
主模版(下接基腳):(60+60)*2*(165-50)/10000=2.76 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB3) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TB3) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:3邊:-(TG11) 40*90/10000=0.36
以上小計:1.28 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.0900 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:2.76-[柱樑交接]1.28-[柱版交接]0.09-[柱牆交接]0.00=1.39 M2
RC計算:
60*60*(165-50)/1000000= 0.414 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=91.143 M (91.143 M*0.994/1000= 0.0906 T)
#8=28.628 M (28.628 M*3.980/1000= 0.1139 T)
鋼筋小計 = 0.2045 T
模版小計(普) = 1.39 M2
混凝土小計 = 0.414 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C6, 位置序號: 1 [X3:+189,Y20:+205] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*16/100	38.17
#8		主筋(第2組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*6/100	14.31
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=315.8*(Int(165/10)+1)/100=53.68 M	53.68

		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int((165)/10)/100= 63.86 M	63.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)22-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)22-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*22支
模版計算:
主模版(下接基腳):(80+80)*2*(165-50)/10000=3.68 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TG5+90) 40*(225-[大底版厚]50)/10000=0.70
第:2邊:-(TB17+90) 40*(225-[大底版厚]50)/10000=0.70
以上小計:1.40 M2
柱版連接模版扣除:
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
第:4邊:80.00*15/10000=0.1200
以上小計:0.2400 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:3.68-[柱樑交接]1.40-[柱版交接]0.24-[柱牆交接]0.00=2.04 M2
RC計算:
80*80*(165-50)/1000000= 0.736 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=117.543 M (117.543 M*0.994/1000= 0.1168 T)
#8=52.485 M (52.485 M*3.980/1000= 0.2089 T)
鋼筋小計 = 0.3257 T
模版小計(普) = 2.04 M2
混凝土小計 = 0.736 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C2, 位置序號: 40 [X8:+79,Y21:+205] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 215.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(215+0+38+35.57)*12/100	34.63
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=235.8*(Int(215/10)+1)/100=51.87 M	51.87
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int((215)/10)/100= 67.02 M	67.0

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*12支
模版計算:
主模版(下接基腳):(60+60)*2*(215-50)/10000=3.96 M2

柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB2) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TB3*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
第:3邊:-(TG6*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
以上小計:1.78 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.0900 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:3.96-[柱樑交接]1.78-[柱版交接]0.09-[柱牆交接]0.00=2.09 M2
RC計算:
60*60*(215-50)/1000000= 0.594 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=118.888 M (118.888 M*0.994/1000= 0.1182 T)
#8=34.628 M (34.628 M*3.980/1000= 0.1378 T)
鋼筋小計 = 0.2560 T
模版小計(普) = 2.09 M2
混凝土小計 = 0.594 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C2, 位置序號: 42 [X8:+79,Y24:-45] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 215.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(215+0+38+35.57)*12/100	34.63
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=235.8*(Int(215/10)+1)/100=51.87 M	51.87
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int((215)/10)/100= 67.02 M	67.0

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*12支
模版計算:
主模版(下接基腳):(60+60)*2*(215-50)/10000=3.96 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB3*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
第:2邊:-(TB3*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
第:3邊:-(TG11*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
以上小計:1.98 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.0900 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:3.96-[柱樑交接]1.98-[柱版交接]0.09-[柱牆交接]0.00=1.89 M2
RC計算:
60*60*(215-50)/1000000= 0.594 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------

鋼筋計算結果:
#4=118.888 M (118.888 M*0.994/1000= 0.1182 T)
#8=34.628 M (34.628 M*3.980/1000= 0.1378 T)
鋼筋小計 = 0.2560 T
模版小計(普) = 1.89 M2
混凝土小計 = 0.594 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C9, 位置序號: 35 [X7:+109,Y26:+205] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*16/100	38.17
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=315.8*(Int(165/10)+1)/100=53.68 M	53.68
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int((165)/10)/100= 63.86 M	63.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(80+80)*2*(165-50)/10000=3.68 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB6) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG11) 40*90/10000=0.36
第:3邊:-(TB6) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:4邊:-(TG12) 40*100/10000=0.40
以上小計:1.68 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
第:4邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.2400 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:3.68-[柱樑交接]1.68-[柱版交接]0.24-[柱牆交接]0.00=1.76 M2
RC計算:
80*80*(165-50)/1000000= 0.736 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=117.543 M (117.543 M*0.994/1000= 0.1168 T)
#8=38.171 M (38.171 M*3.980/1000= 0.1519 T)
鋼筋小計 = 0.2688 T
模版小計(普) = 1.76 M2
混凝土小計 = 0.736 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C5, 位置序號: 19 [X5:+149,Y20:+190] 尺寸: 80 cm * 50 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*16/100	38.17

		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+50)*2-8*4+2*13.89=255.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=255.8*(Int (165/10)+1)/100=43.48 M	43.48
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9) *2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (50-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9) *2=139.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(199.6+139.6)*Int((165)/10)/100= 54.26 M	54.3

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(80+50)*2*(165-50)/10000=2.99 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TG3+90) 40*(225-[大底版厚]50)/10000=0.70
第:2邊:-(TB15+90) 40*(150-[大底版厚]50)/10000=0.40
第:3邊:-(TG4+90) 40*(225-[大底版厚]50)/10000=0.70
以上小計:1.80 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:80.00*15/10000=0.1200
第:2邊:10.00*15/10000=0.0150
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
第:4邊:10.00*15/10000=0.0150
以上小計:0.2100 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:2.99-[柱樑交接]1.80-[柱版交接]0.21-[柱牆交接]0.00=0.98 M2
RC計算:
80*50*(165-50)/1000000= 0.460 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=97.743 M (97.743 M*0.994/1000= 0.0972 T)
#8=38.171 M (38.171 M*3.980/1000= 0.1519 T)
鋼筋小計 = 0.2491 T
模版小計(普) = 0.98 M2
混凝土小計 = 0.460 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱(橢圓型)代號: C8, 位置序號: 8 [X3:+189,Y29:-45] 長短徑: 80 cm * 0 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh +A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*14/100	33.40
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=348.1*(Int (165/10)+1)/100=59.18 M	59.18
		繫筋單箍長-RC柱(圓)	X(水平)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5 Y(垂直)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	

#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(174.5+174.5)*Int((165)/10)/100= 55.83 M	55.8

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*14支
模版計算:
主模版(圓型柱):(80*3.1416)*(165-50)/10000=2.89 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB19) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG18) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:3邊:-(TB20) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
以上小計:1.38 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
第:4邊:80.00*15/10000=0.1200
以上小計:0.3000 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:2.89-[柱樑交接]1.38-[柱版交接]0.30-[柱牆交接]0.00=1.21 M2
RC計算:
圓形柱: (80/2)^2*3.1416*(165-50)/1000000= 0.578 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,筏基柱RC計算將扣除大底版厚,將這部份歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=115.013 M (115.013 M*0.994/1000= 0.1143 T)
#8=33.399 M (33.399 M*3.980/1000= 0.1329 T)
鋼筋小計 = 0.2473 T
模版小計(普) = 1.21 M2
混凝土小計 = 0.578 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱(橢圓型)代號: C8, 位置序號: 37 [X7:+109,Y29:-45] 長短徑: 80 cm * 0 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*14/100	33.40
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=348.1*(Int(165/10)+1)/100=59.18 M	59.18
		繫筋單箍長-RC柱(圓)	X(水平)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5 Y(垂直)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(174.5+174.5)*Int((165)/10)/100= 55.83 M	55.8

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*14支
模版計算:
主模版(圓型柱):(80*3.1416)*(165-50)/10000=2.89 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB7) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TB8) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:3邊:-(TG16) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
以上小計:1.38 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600

第:4邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.1800 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:2.89-[柱樑交接]1.38-[柱版交接]0.18-[柱牆交接]0.00=1.33 M2
RC計算:
圓形柱: (80/2)^2*3.1416*(165-50)/1000000= 0.578 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,筏基柱RC計算將扣除大底版厚,將這部份歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=115.013 M (115.013 M*0.994/1000= 0.1143 T)
#8=33.399 M (33.399 M*3.980/1000= 0.1329 T)
鋼筋小計 = 0.2473 T
模版小計(普) = 1.33 M2
混凝土小計 = 0.578 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱(橢圓型)代號: C13, 位置序號: 39 [X8:+89,Y20:+205] 長短徑: 50 cm * 0 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*10/100	23.86
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(圓形)= (50-4*2)*3.1416+2*48*1.27=253.9 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=253.9*(Int(165/10)+1)/100=43.16 M	43.16
		繫筋單箍長-RC柱(圓)	X(水平)向長度(圓形柱)= (50-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*1=57.2 Y(垂直)向長度(圓形形柱)= (50-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=114.5	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(57.2+114.5)*Int((165)/10)/100= 27.48 M	27.5

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)10-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)10-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*10支
模版計算:
主模版(圓型柱):(50*3.1416)*(165-50)/10000=1.81 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB2) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG1) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
以上小計:0.92 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:50.00*15/10000=0.0750
第:2邊:50.00*15/10000=0.0750
第:3邊:10.00*15/10000=0.0150
第:4邊:10.00*15/10000=0.0150
以上小計:0.1800 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:1.81-[柱樑交接]0.92-[柱版交接]0.18-[柱牆交接]0.00=0.71 M2
RC計算:
圓形柱: (50/2)^2*3.1416*(165-50)/1000000= 0.226 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,筏基柱RC計算將扣除大底版厚,將這部份歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=70.633 M (70.633 M*0.994/1000= 0.0702 T)
#8=23.857 M (23.857 M*3.980/1000= 0.0949 T)
鋼筋小計 = 0.1652 T
模版小計(普) = 0.71 M2
混凝土小計 = 0.226 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱(橢圓型)代號: C8, 位置序號: 31 [X7:+109,Y21:+205] 長短徑: 80 cm * 0 cm , 柱高: 215.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(215+0+38+35.57)*14/100	40.40
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=348.1*(Int(215/10)+1)/100=76.59 M	76.59
		繫筋單箍長-RC柱(圓)	X(水平)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5 Y(垂直)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(174.5+174.5)*Int((215)/10)/100= 73.28 M	73.3

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*14支
模版計算:
主模版(圓型柱):(80*3.1416)*(215-50)/10000=4.15 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB5+90) 40*(225-[大底版厚]50)/10000=0.70
第:2邊:-(TG6*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
第:3邊:-(TB6*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
第:4邊:-(TG7+90) 40*(160-[大底版厚]50)/10000=0.44
以上小計:2.46 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
第:4邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.2400 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:4.15-[柱樑交接]2.46-[柱版交接]0.24-[柱牆交接]0.00=1.45 M2
RC計算:
圓形柱: (80/2)^2*3.1416*(215-50)/1000000= 0.829 M3
註:為考量大底版在ㄇ字型輸出的完整性,筏基柱RC計算將扣除大底版厚,將這部份歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=149.867 M (149.867 M*0.994/1000= 0.1490 T)
#8=40.399 M (40.399 M*3.980/1000= 0.1608 T)
鋼筋小計 = 0.3098 T
模版小計(普) = 1.45 M2
混凝土小計 = 0.829 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱(橢圓型)代號: C1, 位置序號: 45 [X8:+79,Y28:-170] 長短徑: 60 cm * 0 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*10/100	23.86
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(圓形)= (60-4*2)*3.1416+2*48*1.27=285.3 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=285.3*(Int(165/10)+1)/100=48.50 M	48.50

		繫筋單箍長-RC柱(圓)	X(水平)向長度(圓形柱)= (60-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*1=67.2 Y(垂直)向長度(圓形柱)= (60-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=134.5	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(67.2+134.5)*Int((165)/10)/100= 32.28 M	32.3

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)10-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)10-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*10支
模版計算:
主模版(圓型柱):(60*3.1416)*(165-50)/10000=2.17 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB3) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG11) 40*90/10000=0.36
以上小計:0.82 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.0600 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:2.17-[柱樑交接]0.82-[柱版交接]0.06-[柱牆交接]0.00=1.29 M2
RC計算:
圓形柱: (60/2)^2*3.1416*(165-50)/1000000= 0.325 M3
註:為考量大底版在冂字型輸出的完整性,筏基柱RC計算將扣除大底版厚,將這部份歸入大底版
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=80.773 M (80.773 M*0.994/1000= 0.0803 T)
#8=23.857 M (23.857 M*3.980/1000= 0.0949 T)
鋼筋小計 = 0.1752 T
模版小計(普) = 1.29 M2
混凝土小計 = 0.325 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C12, 位置序號: 13 [X3:-196,Y24:-45] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱,底層柱):主筋+頂90度彎鉤錨定+底層錨定(Ldh+A1)+底90度彎鉤錨定	(165+35.57+38+35.57)*16/100	43.86
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=235.8*(Int(165/10)+1)/100=40.08 M	40.08
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int((165)/10)/100= 51.06 M	51.1

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(60+60)*2*(165-50)/10000=2.76 M2
柱樑連接模版扣除:

第:1邊:-(TB11) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG13) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:3邊:-(TB11) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:4邊:-(TG14) 40*100/10000=0.40
以上小計:1.78 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:2邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.1200 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:2.76-[柱樑交接]1.78-[柱版交接]0.12-[柱牆交接]0.00=0.86 M2
RC計算:
60*60*(165-50)/1000000= 0.414 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=91.143 M (91.143 M*0.994/1000= 0.0906 T)
#8=43.861 M (43.861 M*3.980/1000= 0.1746 T)
鋼筋小計 = 0.2652 T
模版小計(普) = 0.86 M2
混凝土小計 = 0.414 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C12, 位置序號: 26 [X6:-6,Y24:-45] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱,底層柱):主筋+頂90度彎鉤錨定+底層錨定(Ldh+A1)+底90度彎鉤錨定	(165+35.57+38+35.57)*16/100	43.86
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=235.8*(Int(165/10)+1)/100=40.08 M	40.08
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int((165)/10)/100= 51.06 M	51.1

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(60+60)*2*(165-50)/10000=2.76 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB11) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG12) 40*100/10000=0.40
第:3邊:-(TB11) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:4邊:-(TG13) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
以上小計:1.78 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:2邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.1200 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:2.76-[柱樑交接]1.78-[柱版交接]0.12-[柱牆交接]0.00=0.86 M2

RC計算:
60*60*(165-50)/1000000= 0.414 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=91.143 M (91.143 M*0.994/1000= 0.0906 T)
#8=43.861 M (43.861 M*3.980/1000= 0.1746 T)
鋼筋小計 = 0.2652 T
模版小計(普) = 0.86 M2
混凝土小計 = 0.414 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C12, 位置序號: 12 [X3:-196,Y23:-170] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱,底層柱):主筋+頂90度彎鉤錨定+底層錨定(Ldh+A1)+底90度彎鉤錨定	(165+35.57+38+35.57)*16/100	43.86
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=235.8*(Int(165/10)+1)/100=40.08 M	40.08
		緊筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		緊筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int((165)/10)/100= 51.06 M	51.1

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(60+60)*2*(165-50)/10000=2.76 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB11) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG13) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:3邊:-(TB11) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:4邊:-(TG14) 40*100/10000=0.40
以上小計:1.78 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:2邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.1200 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:2.76-[柱樑交接]1.78-[柱版交接]0.12-[柱牆交接]0.00=0.86 M2
RC計算:
60*60*(165-50)/1000000= 0.414 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=91.143 M (91.143 M*0.994/1000= 0.0906 T)
#8=43.861 M (43.861 M*3.980/1000= 0.1746 T)
鋼筋小計 = 0.2652 T
模版小計(普) = 0.86 M2
混凝土小計 = 0.414 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C12, 位置序號: 25 [X6:-6,Y23:-170] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱,底層柱):主筋+頂90度彎鉤錨定+底層錨定(Ldh+A1)+底90度彎鉤錨定	(165+35.57+38+35.57)*16/100	43.86
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=235.8*(Int(165/10)+1)/100=40.08 M	40.08
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int((165)/10)/100= 51.06 M	51.1

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(60+60)*2*(165-50)/10000=2.76 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB11) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG12) 40*100/10000=0.40
第:3邊:-(TB11) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:4邊:-(TG13) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
以上小計:1.78 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:2邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.1200 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:2.76-[柱樑交接]1.78-[柱版交接]0.12-[柱牆交接]0.00=0.86 M2
RC計算:
60*60*(165-50)/1000000= 0.414 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=91.143 M (91.143 M*0.994/1000= 0.0906 T)
#8=43.861 M (43.861 M*3.980/1000= 0.1746 T)
鋼筋小計 = 0.2652 T
模版小計(普) = 0.86 M2
混凝土小計 = 0.414 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C9, 位置序號: 6 [X3:+189,Y26:+205] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*16/100	38.17
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=315.8*(Int(165/10)+1)/100=53.68 M	53.68

		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int((165)/10)/100= 63.86 M	63.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(80+80)*2*(165-50)/10000=3.68 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB19) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG14) 40*100/10000=0.40
第:3邊:-(TB19) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
以上小計:1.32 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.1800 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:3.68-[柱樑交接]1.32-[柱版交接]0.18-[柱牆交接]0.00=2.18 M2
RC計算:
80*80*(165-50)/1000000= 0.736 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=117.543 M (117.543 M*0.994/1000= 0.1168 T)
#8=38.171 M (38.171 M*3.980/1000= 0.1519 T)
鋼筋小計 = 0.2688 T
模版小計(普) = 2.18 M2
混凝土小計 = 0.736 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C9, 位置序號: 33 [X7:+109,Y24:-45] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 215.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(215+0+38+35.57)*16/100	46.17
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=315.8*(Int(215/10)+1)/100=69.47 M	69.47
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int((215)/10)/100= 83.82 M	83.8

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:

主模版(下接基腳):(80+80)*2*(215-50)/10000=5.28 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB6*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
第:2邊:-(TG11*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
第:3邊:-(TB6*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
第:4邊:-(TG12) 40*100/10000=0.40
以上小計:2.38 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
第:4邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.2400 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:5.28-[柱樑交接]2.38-[柱版交接]0.24-[柱牆交接]0.00=2.66 M2
RC計算:
80*80*(215-50)/1000000= 1.056 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=153.288 M (153.288 M*0.994/1000= 0.1524 T)
#8=46.171 M (46.171 M*3.980/1000= 0.1838 T)
鋼筋小計 = 0.3361 T
模版小計(普) = 2.66 M2
混凝土小計 = 1.056 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C9, 位置序號: 5 [X3:+189,Y25:+80] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*16/100	38.17
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=315.8*(Int(165/10)+1)/100=53.68 M	53.68
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int((165)/10)/100= 63.86 M	63.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(80+80)*2*(165-50)/10000=3.68 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB19) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG14) 40*100/10000=0.40
第:3邊:-(TB19) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
以上小計:1.32 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.1800 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:3.68-[柱樑交接]1.32-[柱版交接]0.18-[柱牆交接]0.00=2.18 M2
RC計算:

80*80*(165-50)/1000000= 0.736 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=117.543 M (117.543 M*0.994/1000= 0.1168 T)
#8=38.171 M (38.171 M*3.980/1000= 0.1519 T)
鋼筋小計 = 0.2688 T
模版小計(普) = 2.18 M2
混凝土小計 = 0.736 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C9, 位置序號: 34 [X7:+109,Y25:+80] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 215.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(215+0+38+35.57)*16/100	46.17
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=315.8*(Int(215/10)+1)/100=69.47 M	69.47
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int((215)/10)/100= 83.82 M	83.8

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(80+80)*2*(215-50)/10000=5.28 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB6*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
第:2邊:-(TG11*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
第:3邊:-(TB6*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
第:4邊:-(TG12) 40*100/10000=0.40
以上小計:2.38 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
第:4邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.2400 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:5.28-[柱樑交接]2.38-[柱版交接]0.24-[柱牆交接]0.00=2.66 M2
RC計算:
80*80*(215-50)/1000000= 1.056 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=153.288 M (153.288 M*0.994/1000= 0.1524 T)
#8=46.171 M (46.171 M*3.980/1000= 0.1838 T)
鋼筋小計 = 0.3361 T
模版小計(普) = 2.66 M2
混凝土小計 = 1.056 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C9, 位置序號: 4 [X3:+189,Y24:-45] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*16/100	38.17
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=315.8*(Int(165/10)+1)/100=53.68 M	53.68
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int((165)/10)/100= 63.86 M	63.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(80+80)*2*(165-50)/10000=3.68 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB19) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG14) 40*100/10000=0.40
第:3邊:-(TB19) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
以上小計:1.32 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.1800 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:3.68-[柱樑交接]1.32-[柱版交接]0.18-[柱牆交接]0.00=2.18 M2
RC計算:
80*80*(165-50)/1000000= 0.736 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=117.543 M (117.543 M*0.994/1000= 0.1168 T)
#8=38.171 M (38.171 M*3.980/1000= 0.1519 T)
鋼筋小計 = 0.2688 T
模版小計(普) = 2.18 M2
混凝土小計 = 0.736 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C9, 位置序號: 32 [X7:+109,Y23:-170] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 215.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(215+0+38+35.57)*16/100	46.17
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=315.8*(Int(215/10)+1)/100=69.47 M	69.47
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	

		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		緊筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int((215)/10)/100= 83.82 M	83.8

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(80+80)*2*(215-50)/10000=5.28 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB6*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
第:2邊:-(TG11*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
第:3邊:-(TB6*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
第:4邊:-(TG12) 40*100/10000=0.40
以上小計:2.38 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
第:4邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.2400 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:5.28-[柱樑交接]2.38-[柱版交接]0.24-[柱牆交接]0.00=2.66 M2
RC計算:
80*80*(215-50)/1000000= 1.056 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=153.288 M (153.288 M*0.994/1000= 0.1524 T)
#8=46.171 M (46.171 M*3.980/1000= 0.1838 T)
鋼筋小計 = 0.3361 T
模版小計(普) = 2.66 M2
混凝土小計 = 1.056 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C9, 位置序號: 2 [X3:+189,Y21:+205] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*16/100	38.17
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=315.8*(Int(165/10)+1)/100=53.68 M	53.68
		緊筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		緊筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int((165)/10)/100= 63.86 M	63.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版(下接基腳):(80+80)*2*(165-50)/10000=3.68 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB17+90) 40*(225-[大底版厚]50)/10000=0.70

第:2邊:-(TG9+90) 40*(160-[大底版厚]50)/10000=0.44
第:3邊:-(TB18) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:4邊:-(TG10) 40*90/10000=0.36
以上小計:1.96 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*15/10000=0.0600
第:2邊:40.00*15/10000=0.0600
第:3邊:40.00*15/10000=0.0600
第:4邊:40.00*15/10000=0.0600
以上小計:0.2400 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:3.68-[柱樑交接]1.96-[柱版交接]0.24-[柱牆交接]0.00=1.48 M2
RC計算:
80*80*(165-50)/1000000= 0.736 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=117.543 M (117.543 M*0.994/1000= 0.1168 T)
#8=38.171 M (38.171 M*3.980/1000= 0.1519 T)
鋼筋小計 = 0.2688 T
模版小計(普) = 1.48 M2
混凝土小計 = 0.736 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C10, 位置序號: 17 [X4:+189,Y29:-35] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*12/100	28.63
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=235.8*(Int(165/10)+1)/100=40.08 M	40.08
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int((165)/10)/100= 51.06 M	51.1

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*12支
模版計算:
主模版(下接基腳):(60+60)*2*(165-50)/10000=2.76 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB12) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG17) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:3邊:-(TB13) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:4邊:-(TG18) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
以上小計:1.84 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:2邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.1200 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:2.76-[柱樑交接]1.84-[柱版交接]0.12-[柱牆交接]0.00=0.80 M2
RC計算:
60*60*(165-50)/1000000= 0.414 M3

註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=91.143 M (91.143 M*0.994/1000= 0.0906 T)
#8=28.628 M (28.628 M*3.980/1000= 0.1139 T)
鋼筋小計 = 0.2045 T
模版小計(普) = 0.80 M2
混凝土小計 = 0.414 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C10, 位置序號: 21 [X6:+109,Y29:-35] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 165.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(165+0+38+35.57)*12/100	28.63
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=235.8*(Int(165/10)+1)/100=40.08 M	40.08
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int((165)/10)/100= 51.06 M	51.1

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*12支
模版計算:
主模版(下接基腳):(60+60)*2*(165-50)/10000=2.76 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB12) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:2邊:-(TG16) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:3邊:-(TB13) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
第:4邊:-(TG17) 40*(165-[大底版厚]50)/10000=0.46
以上小計:1.84 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:2邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.1200 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:2.76-[柱樑交接]1.84-[柱版交接]0.12-[柱牆交接]0.00=0.80 M2
RC計算:
60*60*(165-50)/1000000= 0.414 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=91.143 M (91.143 M*0.994/1000= 0.0906 T)
#8=28.628 M (28.628 M*3.980/1000= 0.1139 T)
鋼筋小計 = 0.2045 T
模版小計(普) = 0.80 M2
混凝土小計 = 0.414 M3

PMC24-01-樓層: FF , 柱代號: C2, 位置序號: 41 [X8:+79,Y23:-170] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 215.0 cm

#8		主筋(第1組-底層):主筋+搭接(Lg)+底部延伸(Ldhxt)+錨定(Ldh+A1)(續接[搭接=0])	(215+0+38+35.57)*12/100	34.63
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 外箍-緊密箍筋長度(筏基層)=235.8*(Int(215/10)+1)/100=51.87 M	51.87
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
		外箍筋-筏基柱	總長 = 0 --筏基層僅計算緊密箍筋部份	
#4		繫筋-緊密區(筏基層)	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int((215)/10)/100= 67.02 M	67.0

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*12支
模版計算:
主模版(下接基腳):(60+60)*2*(215-50)/10000=3.96 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(TB3*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
第:2邊:-(TB3*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
第:3邊:-(TG11*) 40*(215-[大底版厚]50)/10000=0.66
以上小計:1.98 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:20.00*15/10000=0.0300
第:3邊:20.00*15/10000=0.0300
第:4邊:20.00*15/10000=0.0300
以上小計:0.0900 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:3.96-[柱樑交接]1.98-[柱版交接]0.09-[柱牆交接]0.00=1.89 M2
RC計算:
60*60*(215-50)/1000000= 0.594 M3
註:本支柱下接基腳,RC計算扣除基腳版厚,但請注意,基腳上之柱『高度』一定要延伸至基腳底才正確!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=118.888 M (118.888 M*0.994/1000= 0.1182 T)
#8=34.628 M (34.628 M*3.980/1000= 0.1378 T)
鋼筋小計 = 0.2560 T
模版小計(普) = 1.89 M2
混凝土小計 = 0.594 M3

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: FF (代表樓層:FF->FF)

PMC24-01-樓層: FF , 基腳ID: F6, 位置序號: 11 [X5:+149,Y30:-156] 尺寸: 342.7 cm * 342.7 cm , 厚度: 50 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((342.71-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((342.71-7.5*2)/20)+1)/100= 61.93 M	61.93
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((342.71-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((342.71-7.5*2)/20)+1)/100= 61.93 M	61.93

模版計算:
模版[非方形]= [週長]1867.11*[基腳版厚]50/10000=9.34 M2
模版小計:9.34= 9.34 M2
RC計算:
RC = (342.7061*342.7061)*50/1000000=5.872 M3
RC小計:5.872+[上端錐形]0.000=5.872 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=123.853 M (123.853 M*0.994/1000= 0.1231 T)
鋼筋小計 = 0.1231 T
模版小計(普)= 9.34 M2
混凝土小計 = 5.872 M3

PMC24-01-樓層: FF , 基腳ID: F4, 位置序號: 10 [X5:+157,Y29:-45] 尺寸: 376.5 cm * 376.5 cm , 厚度: 50 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((376.51-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((376.51-7.5*2)/20)+1)/100= 75.63 M	75.63
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((376.51-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((376.51-7.5*2)/20)+1)/100= 75.63 M	75.63

模版計算:
模版[非方形]= [週長]1954.16*[基腳版厚]50/10000=9.77 M2
模版小計:9.77= 9.77 M2
RC計算:
RC = (376.5053*376.5053)*50/1000000=7.088 M3
RC小計:7.088+[上端錐形]0.000=7.088 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=151.267 M (151.267 M*0.994/1000= 0.1504 T)
鋼筋小計 = 0.1504 T
模版小計(普)= 9.77 M2
混凝土小計 = 7.088 M3

PMC24-01-樓層: FF , 基腳ID: F4, 位置序號: 13 [X6:-176,Y29:-45] 尺寸: 209.4 cm * 209.4 cm , 厚度: 50 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((209.37-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((209.37-7.5*2)/20)+1)/100= 23.09 M	23.09
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((209.37-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((209.37-7.5*2)/20)+1)/100= 23.09 M	23.09

模版計算:
模版[非方形]= [週長]841.30*[基腳版厚]50/10000=4.21 M2
模版小計:4.21= 4.21 M2
RC計算:
RC = (209.3658*209.3658)*50/1000000=2.192 M3
RC小計:2.192+[上端錐形]0.000=2.192 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=46.186 M (46.186 M*0.994/1000= 0.0459 T)

鋼筋小計 = 0.0459 T
模版小計(普)= 4.21 M2
混凝土小計 = 2.192 M3

PMC24-01-樓層: FF , 基腳ID: F6, 位置序號: 14 [X6:-166,Y30:-154] 尺寸: 193.7 cm * 193.7 cm , 厚度: 50 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((193.69-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((193.69-7.5*2)/20)+1)/100= 19.37 M	19.37
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((193.69-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((193.69-7.5*2)/20)+1)/100= 19.37 M	19.37

模版計算:
模版[非方形]= [週長]803.52*[基腳版厚]50/10000=4.02 M2
模版小計:4.02= 4.02 M2
RC計算:
RC = (193.6899*193.6899)*50/1000000=1.876 M3
RC小計:1.876+[上端錐形]0.000=1.876 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=38.746 M (38.746 M*0.994/1000= 0.0385 T)
鋼筋小計 = 0.0385 T
模版小計(普)= 4.02 M2
混凝土小計 = 1.876 M3

PMC24-01-樓層: FF , 基腳ID: F5, 位置序號: 4 [X3:+189,Y25:-24] 尺寸: 150.0 cm * 4723.0 cm , 厚度: 50 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((150.00-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((4722.98-7.5*2)/20)+1)/100= 404.90 M	404.90
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((4722.98-[保護層]7.5*2)+[搭接數]5*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((150.00-7.5*2)/20)+1)/100= 353.82 M	353.82

模版計算:
模版[方形]= (150.00+4722.98)*2*[基腳版厚]50/10000=48.73 M2
模版小計:48.73= 48.73 M2
RC計算:
RC = (150*4722.981)*50/1000000=35.422 M3
RC小計:35.422+[上端錐形]0.000=35.422 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=758.715 M (758.715 M*0.994/1000= 0.7542 T)
鋼筋小計 = 0.7542 T
模版小計(普)= 48.73 M2
混凝土小計 = 35.422 M3

PMC24-01-樓層: FF , 基腳ID: F2, 位置序號: 17 [X7:+109,Y24:-179] 尺寸: 200.0 cm * 2312.0 cm , 厚度: 50 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((200.00-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((2312.00-7.5*2)/20)+1)/100= 254.80 M	254.80
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((2312.00-[保護層]7.5*2)+[搭接數]2*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((200.00-7.5*2)/20)+1)/100= 245.76 M	245.76

模版計算:
模版[方形]= (200.00+2312.00)*2*[基腳版厚]50/10000=25.12 M2
模版小計:25.12= 25.12 M2
RC計算:
RC = (200*2312)*50/1000000=23.120 M3
RC小計:23.120+[上端錐形]0.000=23.120 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=500.558 M (500.558 M*0.994/1000= 0.4976 T)
鋼筋小計 = 0.4976 T
模版小計(普)= 25.12 M2

混凝土小計 = 23.120 M3

PMC24-01-樓層: FF , 基腳ID: F2, 位置序號: 18 [X7:+109,Y28:-58] 尺寸: 200.0 cm * 1929.1 cm , 厚度: 50 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((200.00-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((1929.09-7.5*2)/20)+1)/100= 212.70 M	212.70
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((1929.09-[保護層]7.5*2)+[搭接數]2*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((200.00-7.5*2)/20)+1)/100= 207.47 M	207.47

模版計算:
模版[方形]= (200.00+1929.09)*2*[基腳版厚]50/10000=21.29 M2
模版小計:21.29= 21.29 M2
RC計算:
RC = (200*1929.088)*50/1000000=19.291 M3
RC小計:19.291+[上端錐形]0.000=19.291 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=420.169 M (420.169 M*0.994/1000= 0.4176 T)
鋼筋小計 = 0.4176 T
模版小計(普)= 21.29 M2
混凝土小計 = 19.291 M3

PMC24-01-樓層: FF , 基腳ID: F1, 位置序號: 22 [X8:+79,Y27:-57] 尺寸: 120.0 cm * 932.9 cm , 厚度: 50 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((120.00-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((932.87-7.5*2)/20)+1)/100= 65.12 M	65.12
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((932.87-[保護層]7.5*2)+[搭接數]1*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((120.00-7.5*2)/20)+1)/100= 60.99 M	60.99

模版計算:
模版[方形]= (120.00+932.87)*2*[基腳版厚]50/10000=10.53 M2
模版小計:10.53= 10.53 M2
RC計算:
RC = (120*932.8679)*50/1000000=5.597 M3
RC小計:5.597+[上端錐形]0.000=5.597 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=126.107 M (126.107 M*0.994/1000= 0.1254 T)
鋼筋小計 = 0.1254 T
模版小計(普)= 10.53 M2
混凝土小計 = 5.597 M3

PMC24-01-樓層: FF , 基腳ID: F1, 位置序號: 21 [X8:+79,Y24:-174] 尺寸: 120.0 cm * 2302.0 cm , 厚度: 50 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((120.00-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((2302.00-7.5*2)/20)+1)/100= 162.80 M	162.80
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((2302.00-[保護層]7.5*2)+[搭接數]2*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((120.00-7.5*2)/20)+1)/100= 146.85 M	146.85

模版計算:
模版[方形]= (120.00+2302.00)*2*[基腳版厚]50/10000=24.22 M2
模版小計:24.22= 24.22 M2
RC計算:
RC = (120*2302)*50/1000000=13.812 M3
RC小計:13.812+[上端錐形]0.000=13.812 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=309.655 M (309.655 M*0.994/1000= 0.3078 T)
鋼筋小計 = 0.3078 T
模版小計(普)= 24.22 M2
混凝土小計 = 13.812 M3

PMC24-01-樓層: FF , 基腳ID: F1, 位置序號: 20 [X8:+79,Y21:-100] 尺寸: 120.0 cm * 550.0 cm , 厚度: 50 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((120.00-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((550.00-7.5*2)/20)+1)/100= 38.22 M	38.22
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((550.00-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((120.00-7.5*2)/20)+1)/100= 34.29 M	34.29

模版計算:
模版[方形]= (120.00+550.00)*2*[基腳版厚]50/10000=6.70 M2
模版小計:6.70= 6.70 M2
RC計算:
RC = (120*549.9999)*50/1000000=3.300 M3
RC小計:3.300+[上端錐形]0.000=3.300 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=72.517 M (72.517 M*0.994/1000= 0.0721 T)
鋼筋小計 = 0.0721 T
模版小計(普)= 6.70 M2
混凝土小計 = 3.300 M3

PMC24-01-樓層: FF , 基腳ID: F7, 位置序號: 9 [X5:+149,Y20:+190] 尺寸: 150.0 cm * 1010.0 cm , 厚度: 50 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((150.00-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((1010.00-7.5*2)/20)+1)/100= 85.78 M	85.78
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((1010.00-[保護層]7.5*2)+[搭接數]1*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((150.00-7.5*2)/20)+1)/100= 76.55 M	76.55

模版計算:
模版[方形]= (150.00+1010.00)*2*[基腳版厚]50/10000=11.60 M2
模版小計:11.60= 11.60 M2
RC計算:
RC = (150*1010)*50/1000000=7.575 M3
RC小計:7.575+[上端錐形]0.000=7.575 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=162.333 M (162.333 M*0.994/1000= 0.1614 T)
鋼筋小計 = 0.1614 T
模版小計(普)= 11.60 M2
混凝土小計 = 7.575 M3

PMC24-01-樓層: FF , 基腳ID: F7, 位置序號: 15 [X6:-224,Y20:+190] 尺寸: 135.0 cm * 150.0 cm , 厚度: 50 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((135.00-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((150.00-7.5*2)/20)+1)/100= 10.96 M	10.96
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((150.00-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((135.00-7.5*2)/20)+1)/100= 12.01 M	12.01

模版計算:
模版[方形]= (135.00+150.00)*2*[基腳版厚]50/10000=2.85 M2
模版小計:2.85= 2.85 M2
RC計算:
RC = (135*150)*50/1000000=1.013 M3
RC小計:1.013+[上端錐形]0.000=1.013 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=22.969 M (22.969 M*0.994/1000= 0.0228 T)
鋼筋小計 = 0.0228 T
模版小計(普)= 2.85 M2
混凝土小計 = 1.013 M3

PMC24-01-樓層: FF , 基腳ID: FW, 位置序號: 3 [X2:-120,Y22:-227] 尺寸: 293.7 cm * 293.7 cm , 厚度: 40 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((293.65-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((293.65-7.5*2)/20)+1)/100= 44.13 M	44.13
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((293.65-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((293.65-7.5*2)/20)+1)/100= 44.13 M	44.13

模版計算:
模版[非方形]= [週長]1682.05*[基腳版厚]40/10000=6.73 M2
模版小計:6.73= 6.73 M2
RC計算:
RC = (293.6547*293.6547)*40/1000000=3.449 M3
RC小計:3.449+[上端錐形]0.000=3.449 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=88.262 M (88.262 M*0.994/1000= 0.0877 T)
鋼筋小計 = 0.0877 T
模版小計(普)= 6.73 M2
混凝土小計 = 3.449 M3

PMC24-01-樓層: FF , 基腳ID: F7, 位置序號: 5 [X3:+34,Y20:+190] 尺寸: 150.0 cm * 160.0 cm , 厚度: 50 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((150.00-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((160.00-7.5*2)/20)+1)/100= 13.73 M	13.73
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((160.00-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((150.00-7.5*2)/20)+1)/100= 12.71 M	12.71

模版計算:
模版[方形]= (150.00+160.00)*2*[基腳版厚]50/10000=3.10 M2
模版小計:3.10= 3.10 M2
RC計算:
RC = (150*160)*50/1000000=1.200 M3
RC小計:1.200+[上端錐形]0.000=1.200 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=26.435 M (26.435 M*0.994/1000= 0.0263 T)
鋼筋小計 = 0.0263 T
模版小計(普)= 3.10 M2
混凝土小計 = 1.200 M3

PMC24-01-樓層: FF , 基腳ID: F3, 位置序號: 8 [X4:+247,Y25:+0] 尺寸: 1197.6 cm * 1197.6 cm , 厚度: 50 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((1197.60-[保護層]7.5*2)+[搭接數]1*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((1197.60-7.5*2)/20)+1)/100= 768.70 M	768.70
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((1197.60-[保護層]7.5*2)+[搭接數]1*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((1197.60-7.5*2)/20)+1)/100= 768.70 M	768.70

模版計算:
模版[非方形]= [週長]10161.71*[基腳版厚]50/10000=50.81 M2
模版小計:50.81= 50.81 M2
RC計算:
RC = (1197.604*1197.604)*50/1000000=71.713 M3
RC小計:71.713+[上端錐形]0.000=71.713 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=1,537.405 M (1,537.405 M*0.994/1000= 1.5282 T)
鋼筋小計 = 1.5282 T
模版小計(普)= 50.81 M2
混凝土小計 = 71.713 M3

PMC24-01-樓層: FF , 基腳ID: F3, 位置序號: 12 [X6:+51,Y25:+54] 尺寸: 1211.0 cm * 1211.0 cm , 厚度: 50 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((1210.98-[保護層]7.5*2)+[搭接數]1*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((1210.98-7.5*2)/20)+1)/100= 776.73 M	776.73
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((1210.98-[保護層]7.5*2)+[搭接數]1*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((1210.98-7.5*2)/20)+1)/100= 776.73 M	776.73

模版計算:
模版[非方形]= [週長]10376.43*[基腳版厚]50/10000=51.88 M2
模版小計:51.88= 51.88 M2
RC計算:
RC = (1210.977*1210.977)*50/1000000=73.323 M3
RC小計:73.323+[上端錐形]0.000=73.323 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=1,553.452 M (1,553.452 M*0.994/1000= 1.5441 T)
鋼筋小計 = 1.5441 T
模版小計(普)= 51.88 M2
混凝土小計 = 73.323 M3

PMC24-01-樓層: FF , 基腳ID: F2, 位置序號: 16 [X7:+109,Y21:-110] 尺寸: 200.0 cm * 550.0 cm , 厚度: 50 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((200.00-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((550.00-7.5*2)/20)+1)/100= 59.82 M	59.82
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((550.00-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((200.00-7.5*2)/20)+1)/100= 57.16 M	57.16

模版計算:
模版[方形]= (200.00+550.00)*2*[基腳版厚]50/10000=7.50 M2
模版小計:7.50= 7.50 M2
RC計算:
RC = (200*549.9999)*50/1000000=5.500 M3
RC小計:5.500+[上端錐形]0.000=5.500 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=116.980 M (116.980 M*0.994/1000= 0.1163 T)
鋼筋小計 = 0.1163 T
模版小計(普)= 7.50 M2
混凝土小計 = 5.500 M3

PMC24-01-樓層: FF , 基腳ID: F7, 位置序號: 19 [X7:-176,Y20:+195] 尺寸: 235.6 cm * 235.6 cm , 厚度: 50 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((235.61-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((235.61-7.5*2)/20)+1)/100= 30.86 M	30.86
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((235.61-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((235.61-7.5*2)/20)+1)/100= 30.86 M	30.86

模版計算:
模版[非方形]= [週長]1040.32*[基腳版厚]50/10000=5.20 M2
模版小計:5.20= 5.20 M2
RC計算:
RC = (235.6059*235.6059)*50/1000000=2.776 M3
RC小計:2.776+[上端錐形]0.000=2.776 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=61.721 M (61.721 M*0.994/1000= 0.0614 T)
鋼筋小計 = 0.0614 T
模版小計(普)= 5.20 M2
混凝土小計 = 2.776 M3

PMC24-01-樓層: FF , 基腳ID: F4, 位置序號: 6 [X3:-24,Y29:-78] 尺寸: 219.9 cm * 219.9 cm , 厚度: 50 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((219.85-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((219.85-7.5*2)/20)+1)/100= 26.56 M	26.56
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((219.85-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((219.85-7.5*2)/20)+1)/100= 26.56 M	26.56

模版計算:
模版[非方形]= [週長]891.30*[基腳版厚]50/10000=4.46 M2
模版小計:4.46= 4.46 M2
RC計算:
RC = (219.8505*219.8505)*50/1000000=2.417 M3
RC小計:2.417+[上端錐形]0.000=2.417 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=53.112 M (53.112 M*0.994/1000= 0.0528 T)
鋼筋小計 = 0.0528 T
模版小計(普)= 4.46 M2
混凝土小計 = 2.417 M3

PMC24-01-樓層: FF , 基腳ID: F6, 位置序號: 7 [X3:-24,Y30:-228] 尺寸: 203.5 cm * 203.5 cm , 厚度: 50 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((203.49-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((203.49-7.5*2)/20)+1)/100= 22.51 M	22.51
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((203.49-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((203.49-7.5*2)/20)+1)/100= 22.51 M	22.51

模版計算:
模版[非方形]= [週長]853.25*[基腳版厚]50/10000=4.27 M2
模版小計:4.27= 4.27 M2
RC計算:
RC = (203.4896*203.4896)*50/1000000=2.070 M3
RC小計:2.070+[上端錐形]0.000=2.070 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=45.011 M (45.011 M*0.994/1000= 0.0447 T)
鋼筋小計 = 0.0447 T
模版小計(普)= 4.27 M2
混凝土小計 = 2.070 M3

裝修空間構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: FF (代表樓層:FF->FF)

PMC24-01[樓層]: FF [空間名稱]:滯洪池 ,空間編號: ,位置序號: 0 []

地坪計算:
地坪材料:(1) 滯洪池及消防水池地坪防水層
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 28.57 = 28.570 m2
以上小計: +28.570 = 28.570 m2

牆面計算:

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: FF [空間名稱]:滯洪池 ,空間編號: ,位置序號: 0 []

地坪計算:
地坪材料:(1) 滯洪池及消防水池地坪防水層
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 28.11 = 28.110 m2
以上小計: +28.110 = 28.110 m2

牆面計算:

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: FF [空間名稱]:消防水池 ,空間編號: ,位置序號: 0 []

地坪計算:
地坪材料:(1) 滯洪池及消防水池地坪防水層
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 17.41 = 17.410 m2
以上小計: +17.410 = 17.410 m2

牆面計算:

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: FF [空間名稱]:滯洪池 ,空間編號: ,位置序號: 0 []

地坪計算:
地坪材料:(1) 滯洪池及消防水池地坪防水層
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 28.59 = 28.590 m2
以上小計: +28.590 = 28.590 m2

牆面計算:

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: FF [空間名稱]:大抵防潮布 ,空間編號: ,位置序號: 0 []

地坪計算:
地坪材料:(1) 大底防潮布
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1168.28 = 1168.280 m2
以上小計: +1168.280 = 1168.280 m2

牆面計算:

踢腳計算:

****

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: FF (代表樓層:FF->FF)

裝修空間構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: FF (代表樓層:FF->FF)

PMC24-01[樓層]: FF [獨立牆段名稱]: ,位置序號: 0 []
獨立牆段裝修計算:
獨立牆段粉刷材料:(1) 滯洪池及消防水池牆面防水層
主尺寸:
獨立牆段: 1
+[小段:1-獨立牆段] 0.200*1.47 = 0.294 m2
獨立牆段: 2
+[小段:1-獨立牆段] 0.200*1.47 = 0.294 m2
獨立牆段: 3
+[小段:1-獨立牆段] 4.600*1.47 = 6.762 m2
獨立牆段: 4
+[小段:1-獨立牆段] 0.100*1.47 = 0.147 m2
獨立牆段: 5
+[小段:1-獨立牆段] 0.100*1.47 = 0.147 m2
獨立牆段: 6
+[小段:1-獨立牆段] 5.650*1.47 = 8.306 m2
獨立牆段: 7
+[小段:1-獨立牆段] 0.100*1.47 = 0.147 m2
獨立牆段: 8
+[小段:1-獨立牆段] 0.100*1.47 = 0.147 m2
獨立牆段: 9
+[小段:1-獨立牆段] 4.600*1.47 = 6.762 m2
獨立牆段: 10
+[小段:2-獨立牆段] 0.200*1.47 = 0.294 m2
獨立牆段: 11
+[小段:1-獨立牆段] 0.200*1.47 = 0.294 m2
獨立牆段: 12
+[小段:1-獨立牆段] 5.450*1.47 = 8.012 m2
以上獨立牆段小計: = 31.605 m2
以上小計: +31.605 = 31.605 m2

****
PMC24-01[樓層]: FF [獨立牆段名稱]: ,位置序號: 0 []
獨立牆段裝修計算:
獨立牆段粉刷材料:(1) 滯洪池及消防水池牆面防水層
主尺寸:
獨立牆段: 1
+[小段:1-獨立牆段] 0.200*1.47 = 0.294 m2
獨立牆段: 2
+[小段:1-獨立牆段] 0.200*1.47 = 0.294 m2
獨立牆段: 3
+[小段:1-獨立牆段] 4.600*1.47 = 6.762 m2
獨立牆段: 4
+[小段:1-獨立牆段] 0.100*1.47 = 0.147 m2
獨立牆段: 5
+[小段:1-獨立牆段] 0.100*1.47 = 0.147 m2
獨立牆段: 6
+[小段:1-獨立牆段] 5.650*1.47 = 8.306 m2
獨立牆段: 7
+[小段:1-獨立牆段] 0.100*1.47 = 0.147 m2
獨立牆段: 8
+[小段:1-獨立牆段] 4.600*1.47 = 6.762 m2
獨立牆段: 9
+[小段:2-獨立牆段] 0.100*1.47 = 0.147 m2
獨立牆段: 10
+[小段:1-獨立牆段] 0.200*1.47 = 0.294 m2
獨立牆段: 11
+[小段:1-獨立牆段] 5.450*1.47 = 8.012 m2
以上獨立牆段小計: = 31.311 m2
以上小計: +31.311 = 31.311 m2

****
PMC24-01[樓層]: FF [獨立牆段名稱]: ,位置序號: 0 []
獨立牆段裝修計算:
獨立牆段粉刷材料:(1) 滯洪池及消防水池牆面防水層
主尺寸:

獨立牆段: 1
+[小段:1-獨立牆段] 4.600*1.47 = 6.762 m2
獨立牆段: 2
+[小段:1-獨立牆段] 0.200*1.47 = 0.294 m2
獨立牆段: 3
+[小段:1-獨立牆段] 0.100*1.47 = 0.147 m2
獨立牆段: 4
+[小段:1-獨立牆段] 3.370*1.47 = 4.954 m2
獨立牆段: 5
+[小段:2-獨立牆段] 4.900*1.47 = 7.203 m2
獨立牆段: 6
+[小段:2-獨立牆段] 3.270*1.47 = 4.807 m2
獨立牆段: 7
+[小段:1-獨立牆段] 0.200*1.47 = 0.294 m2
獨立牆段: 8
+[小段:1-獨立牆段] 0.300*1.47 = 0.441 m2
以上獨立牆段小計: = 24.902 m2
以上小計: +24.902 = 24.902 m2

****

PMC24-01[樓層]: FF [獨立牆段名稱]: ,位置序號: 0 []

獨立牆段裝修計算:
獨立牆段粉刷材料:(1) 滯洪池及消防水池牆面防水層
主尺寸:
獨立牆段: 1
+[小段:1-獨立牆段] 0.070*1.47 = 0.103 m2
獨立牆段: 2
+[小段:1-獨立牆段] 0.070*1.47 = 0.103 m2
獨立牆段: 3
+[小段:1-獨立牆段] 0.070*1.47 = 0.103 m2
獨立牆段: 4
+[小段:1-獨立牆段] 4.654*1.47 = 6.841 m2
獨立牆段: 5
+[小段:1-獨立牆段] 0.100*1.47 = 0.147 m2
獨立牆段: 6
+[小段:1-獨立牆段] 0.100*1.47 = 0.147 m2
獨立牆段: 7
+[小段:1-獨立牆段] 5.650*1.47 = 8.306 m2
獨立牆段: 8
+[小段:1-獨立牆段] 0.100*1.47 = 0.147 m2
獨立牆段: 9
+[小段:1-獨立牆段] 0.100*1.47 = 0.147 m2
獨立牆段: 10
+[小段:1-獨立牆段] 4.600*1.47 = 6.762 m2
獨立牆段: 11
+[小段:2-獨立牆段] 0.200*1.47 = 0.294 m2
獨立牆段: 12
+[小段:1-獨立牆段] 0.200*1.47 = 0.294 m2
獨立牆段: 13
+[小段:1-獨立牆段] 5.504*1.47 = 8.091 m2
以上獨立牆段小計: = 31.484 m2
以上小計: +31.484 = 31.484 m2

****

SS鋼構構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P1 (代表樓層:P1->P1)

SS鋼構構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P1 (代表樓層:P1->P1)

樓層: P1 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X4:-70,Y11:-94], SS樑長: 1405.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 1404.996/100*8.391/1000= 0.1179 T(噸)
表面積: 1404.996/100*0.614 M2/M= 8.627 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X6:+200,Y9:+156], SS樑長: 613.8 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 613.762/100*8.391/1000= 0.0515 T(噸)
表面積: 613.762/100*0.614 M2/M= 3.768 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X6:+120,Y9:+156], SS樑長: 613.8 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 613.781/100*8.391/1000= 0.0515 T(噸)
表面積: 613.781/100*0.614 M2/M= 3.769 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: SB3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(350*175*7*11), 位置: PMC24-01 [X4:+29,Y11:-120], SS樑長: 516.1 cm
SS主體計算:
SB3' (H 型鋼:350*175*7*11), 單位重: 48.92 kg/M, 單位表面積: 1.39 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.39 M2/M
重量: 516.111/100*48.92/1000= 0.2525 T(噸)
表面積: 516.111/100*1.386 M2/M= 7.153 M2
防火批覆表面積: 516.1111/100*1.39 M2/M= 7.153 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: SB3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(350*175*7*11), 位置: PMC24-01 [X1:-81,Y7:+202], SS樑長: 80.0 cm
SS主體計算:
SB3' (H 型鋼:350*175*7*11), 單位重: 48.92 kg/M, 單位表面積: 1.39 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.39 M2/M
重量: 79.998/100*48.92/1000= 0.0391 T(噸)
表面積: 79.998/100*1.386 M2/M= 1.109 M2
防火批覆表面積: 79.99805/100*1.39 M2/M= 1.109 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:

配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: ST3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(300*150*6.5*9), 位置: PMC24-01 [X1:-10,Y8:+11], SS樑長: 626.0 cm
SS主體計算:
ST3' (H 型鋼:300*150*6.5*9), 單位重: 36.258 kg/M, 單位表面積: 1.19 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.19 M2/M
重量: 626.047/100*36.258/1000= 0.2270 T(噸)
表面積: 626.047/100*1.187 M2/M= 7.431 M2
防火批覆表面積: 626.0465/100*1.19 M2/M= 7.431 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: SB3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(350*175*7*11), 位置: PMC24-01 [X3:-201,Y10:+157], SS樑長: 365.9 cm
SS主體計算:
SB3' (H 型鋼:350*175*7*11), 單位重: 48.92 kg/M, 單位表面積: 1.39 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.39 M2/M
重量: 365.918/100*48.92/1000= 0.1790 T(噸)
表面積: 365.918/100*1.386 M2/M= 5.072 M2
防火批覆表面積: 365.9182/100*1.39 M2/M= 5.072 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: SB3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(350*175*7*11), 位置: PMC24-01 [X5:-241,Y10:+150], SS樑長: 313.8 cm
SS主體計算:
SB3' (H 型鋼:350*175*7*11), 單位重: 48.92 kg/M, 單位表面積: 1.39 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.39 M2/M
重量: 313.780/100*48.92/1000= 0.1535 T(噸)
表面積: 313.780/100*1.386 M2/M= 4.349 M2
防火批覆表面積: 313.78/100*1.39 M2/M= 4.349 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: SB3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(350*175*7*11), 位置: PMC24-01 [X2:-161,Y10:+140], SS樑長: 292.0 cm
SS主體計算:
SB3' (H 型鋼:350*175*7*11), 單位重: 48.92 kg/M, 單位表面積: 1.39 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.39 M2/M
重量: 291.988/100*48.92/1000= 0.1428 T(噸)
表面積: 291.988/100*1.386 M2/M= 4.047 M2
防火批覆表面積: 291.988/100*1.39 M2/M= 4.047 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: SB3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(350*175*7*11), 位置: PMC24-01 [X4:-241,Y10:+194], SS樑長: 399.6 cm
SS主體計算:
SB3' (H 型鋼:350*175*7*11), 單位重: 48.92 kg/M, 單位表面積: 1.39 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.39 M2/M
重量: 399.609/100*48.92/1000= 0.1955 T(噸)
表面積: 399.609/100*1.386 M2/M= 5.539 M2
防火批覆表面積: 399.6091/100*1.39 M2/M= 5.539 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: ST3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(300*150*6.5*9), 位置: PMC24-01 [X6:+83,Y9:+156], SS樑長: 612.9 cm
SS主體計算:
ST3' (H 型鋼:300*150*6.5*9), 單位重: 36.258 kg/M, 單位表面積: 1.19 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.19 M2/M
重量: 612.910/100*36.258/1000= 0.2222 T(噸)
表面積: 612.910/100*1.187 M2/M= 7.275 M2
防火批覆表面積: 612.9099/100*1.19 M2/M= 7.275 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: SB3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(350*175*7*11), 位置: PMC24-01 [X6:+148,Y10:-46], SS樑長: 144.6 cm
SS主體計算:
SB3' (H 型鋼:350*175*7*11), 單位重: 48.92 kg/M, 單位表面積: 1.39 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.39 M2/M
重量: 144.580/100*48.92/1000= 0.0707 T(噸)
表面積: 144.580/100*1.386 M2/M= 2.004 M2
防火批覆表面積: 144.5801/100*1.39 M2/M= 2.004 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: SB3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(350*175*7*11), 位置: PMC24-01 [X3:+69,Y11:-174], SS樑長: 516.1 cm
SS主體計算:
SB3' (H 型鋼:350*175*7*11), 單位重: 48.92 kg/M, 單位表面積: 1.39 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.39 M2/M
重量: 516.112/100*48.92/1000= 0.2525 T(噸)
表面積: 516.112/100*1.386 M2/M= 7.153 M2
防火批覆表面積: 516.1116/100*1.39 M2/M= 7.153 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: SB3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(350*175*7*11), 位置: PMC24-01 [X2:+81,Y11:-225], SS樑長: 460.1 cm
SS主體計算:
SB3' (H 型鋼:350*175*7*11), 單位重: 48.92 kg/M, 單位表面積: 1.39 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.39 M2/M
重量: 460.141/100*48.92/1000= 0.2251 T(噸)
表面積: 460.141/100*1.386 M2/M= 6.378 M2
防火批覆表面積: 460.1412/100*1.39 M2/M= 6.378 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: SB3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(350*175*7*11), 位置: PMC24-01 [X1:-161,Y10:+116], SS樑長: 245.7 cm
SS主體計算:
SB3' (H 型鋼:350*175*7*11), 單位重: 48.92 kg/M, 單位表面積: 1.39 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.39 M2/M
重量: 245.670/100*48.92/1000= 0.1202 T(噸)
表面積: 245.670/100*1.386 M2/M= 3.405 M2
防火批覆表面積: 245.6699/100*1.39 M2/M= 3.405 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: SB3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(350*175*7*11), 位置: PMC24-01 [X1:-24,Y10:-46], SS樑長: 196.0 cm
SS主體計算:

SB3' (H 型鋼:350*175*7*11), 單位重: 48.92 kg/M, 單位表面積: 1.39 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.39 M2/M
重量: 195.977/100*48.92/1000= 0.0959 T(噸)
表面積: 195.977/100*1.386 M2/M= 2.716 M2
防火批覆表面積: 195.9771/100*1.39 M2/M= 2.716 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: SB3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(350*175*7*11), 位置: PMC24-01 [X1:-43,Y9:-173], SS樑長: 155.2 cm
SS主體計算:
SB3' (H 型鋼:350*175*7*11), 單位重: 48.92 kg/M, 單位表面積: 1.39 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.39 M2/M
重量: 155.202/100*48.92/1000= 0.0759 T(噸)
表面積: 155.202/100*1.386 M2/M= 2.151 M2
防火批覆表面積: 155.2019/100*1.39 M2/M= 2.151 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: ST3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(300*150*6.5*9), 位置: PMC24-01 [X1:+45,Y9:+136], SS樑長: 637.2 cm
SS主體計算:
ST3' (H 型鋼:300*150*6.5*9), 單位重: 36.258 kg/M, 單位表面積: 1.19 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.19 M2/M
重量: 637.230/100*36.258/1000= 0.2310 T(噸)
表面積: 637.230/100*1.187 M2/M= 7.564 M2
防火批覆表面積: 637.23/100*1.19 M2/M= 7.564 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: SB3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(350*175*7*11), 位置: PMC24-01 [X6:+197,Y10:+228], SS樑長: 391.4 cm
SS主體計算:
SB3' (H 型鋼:350*175*7*11), 單位重: 48.92 kg/M, 單位表面積: 1.39 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.39 M2/M
重量: 391.395/100*48.92/1000= 0.1915 T(噸)
表面積: 391.395/100*1.386 M2/M= 5.425 M2
防火批覆表面積: 391.395/100*1.39 M2/M= 5.425 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: SB3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(350*175*7*11), 位置: PMC24-01 [X5:+69,Y11:-94], SS樑長: 502.7 cm
SS主體計算:
SB3' (H 型鋼:350*175*7*11), 單位重: 48.92 kg/M, 單位表面積: 1.39 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.39 M2/M
重量: 502.726/100*48.92/1000= 0.2459 T(噸)
表面積: 502.726/100*1.386 M2/M= 6.968 M2
防火批覆表面積: 502.7259/100*1.39 M2/M= 6.968 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: SB3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(350*175*7*11), 位置: PMC24-01 [X1:+28,Y10:+67], SS樑長: 405.8 cm
SS主體計算:
SB3' (H 型鋼:350*175*7*11), 單位重: 48.92 kg/M, 單位表面積: 1.39 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.39 M2/M
重量: 405.831/100*48.92/1000= 0.1985 T(噸)
表面積: 405.831/100*1.386 M2/M= 5.625 M2

防火批覆表面積: 405.8314/100*1.39 M2/M= 5.625 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X6:+165,Y9:+135], SS樑長: 588.6 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 588.590/100*2.226/1000= 0.0131 T(噸)
表面積: 588.590/100*0.060 M2/M= 0.353 M2
防火批覆表面積: 588.5896/100*0.06 M2/M= 0.353 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X6:+165,Y9:+157], SS樑長: 595.1 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 595.104/100*2.226/1000= 0.0132 T(噸)
表面積: 595.104/100*0.060 M2/M= 0.357 M2
防火批覆表面積: 595.1042/100*0.06 M2/M= 0.357 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X6:+192,Y10:+139], SS樑長: 371.4 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 371.361/100*2.226/1000= 0.0083 T(噸)
表面積: 371.361/100*0.060 M2/M= 0.223 M2
防火批覆表面積: 371.3609/100*0.06 M2/M= 0.223 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X6:+208,Y10:+83], SS樑長: 198.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 198.207/100*2.226/1000= 0.0044 T(噸)
表面積: 198.207/100*0.060 M2/M= 0.119 M2
防火批覆表面積: 198.2065/100*0.06 M2/M= 0.119 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X5:+9,Y10:+195], SS樑長: 629.3 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 629.278/100*2.226/1000= 0.0140 T(噸)
表面積: 629.278/100*0.060 M2/M= 0.378 M2
防火批覆表面積: 629.2781/100*0.06 M2/M= 0.378 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X5:+9,Y10:+157], SS樑長: 582.6 cm
SS主體計算:

19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 582.551/100*2.226/1000= 0.0130 T(噸)
表面積: 582.551/100*0.060 M2/M= 0.350 M2
防火批覆表面積: 582.5514/100*0.06 M2/M= 0.350 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X4:+29,Y10:+168], SS樑長: 628.3 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 628.276/100*2.226/1000= 0.0140 T(噸)
表面積: 628.276/100*0.060 M2/M= 0.377 M2
防火批覆表面積: 628.276/100*0.06 M2/M= 0.377 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X4:+29,Y10:+185], SS樑長: 672.3 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 672.257/100*2.226/1000= 0.0150 T(噸)
表面積: 672.257/100*0.060 M2/M= 0.403 M2
防火批覆表面積: 672.2574/100*0.06 M2/M= 0.403 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X3:+69,Y10:+168], SS樑長: 628.6 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 628.604/100*2.226/1000= 0.0140 T(噸)
表面積: 628.604/100*0.060 M2/M= 0.377 M2
防火批覆表面積: 628.6043/100*0.06 M2/M= 0.377 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X2:+89,Y10:+116], SS樑長: 540.7 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 540.657/100*2.226/1000= 0.0120 T(噸)
表面積: 540.657/100*0.060 M2/M= 0.324 M2
防火批覆表面積: 540.6568/100*0.06 M2/M= 0.324 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X3:+69,Y10:+131], SS樑長: 610.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 610.208/100*2.226/1000= 0.0136 T(噸)
表面積: 610.208/100*0.060 M2/M= 0.366 M2
防火批覆表面積: 610.2075/100*0.06 M2/M= 0.366 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X2:+89,Y10:+141], SS樑長: 565.7 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 565.742/100*2.226/1000= 0.0126 T(噸)
表面積: 565.742/100*0.060 M2/M= 0.339 M2
防火批覆表面積: 565.7415/100*0.06 M2/M= 0.339 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X1:-71,Y10:+69], SS樑長: 222.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 222.174/100*2.226/1000= 0.0049 T(噸)
表面積: 222.174/100*0.060 M2/M= 0.133 M2
防火批覆表面積: 222.1744/100*0.06 M2/M= 0.133 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X1:-50,Y10:+101], SS樑長: 343.7 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 343.685/100*2.226/1000= 0.0077 T(噸)
表面積: 343.685/100*0.060 M2/M= 0.206 M2
防火批覆表面積: 343.6845/100*0.06 M2/M= 0.206 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X1:-33,Y9:+141], SS樑長: 634.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 634.178/100*2.226/1000= 0.0141 T(噸)
表面積: 634.178/100*0.060 M2/M= 0.381 M2
防火批覆表面積: 634.1784/100*0.06 M2/M= 0.381 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X1:-52,Y9:+141], SS樑長: 624.9 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 624.883/100*2.226/1000= 0.0139 T(噸)
表面積: 624.883/100*0.060 M2/M= 0.375 M2
防火批覆表面積: 624.8834/100*0.06 M2/M= 0.375 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X1:-52,Y8:+15], SS樑長: 622.8 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 622.783/100*2.226/1000= 0.0139 T(噸)
表面積: 622.783/100*0.060 M2/M= 0.374 M2
防火批覆表面積: 622.7829/100*0.06 M2/M= 0.374 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3

配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X1:-78,Y8:+25], SS樑長: 592.5 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 592.486/100*2.226/1000= 0.0132 T(噸)
表面積: 592.486/100*0.060 M2/M= 0.355 M2
防火批覆表面積: 592.4858/100*0.06 M2/M= 0.355 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:+12,Y9:+135], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61694/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-68,Y9:+128], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.619/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.619/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61914/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-68,Y8:+72], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.619/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.619/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61914/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+10,Y10:+127], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.619/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.619/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61914/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+4,Y10:+47], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.609/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)

表面積: 95.609/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.60889/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+4,Y10:+207], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.609/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.609/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.60889/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+10,Y11:-213], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.619/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.619/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61914/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+4,Y11:-133], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.609/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.609/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.60889/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+56,Y10:+127], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.619/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.619/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61914/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+49,Y10:+47], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.609/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.609/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.60889/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+49,Y10:+207], SS樑長: 95.6 cm

SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.609/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.609/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.60889/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+56,Y11:-213], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.619/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.619/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61914/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+44,Y10:+127], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.619/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.619/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61914/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+37,Y10:+47], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.609/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.609/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.60889/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+37,Y10:+207], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.609/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.609/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.60889/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+44,Y11:-213], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.619/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.619/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61914/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒，規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-48,Y10:+127], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.619/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.619/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61914/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒，規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-55,Y10:+47], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.609/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.609/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.60889/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒，規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-55,Y10:+207], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.609/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.609/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.60889/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼，規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X1:-27,Y9:-192], SS樑長: 1274.1 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 1274.141/100*8.391/1000= 0.1069 T(噸)
表面積: 1274.141/100*0.614 M2/M= 7.823 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼，規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X1:+53,Y9:+2], SS樑長: 921.1 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 921.109/100*8.391/1000= 0.0773 T(噸)
表面積: 921.109/100*0.614 M2/M= 5.656 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼，規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X1:-107,Y9:-191], SS樑長: 1272.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M

重量: 1272.012/100*8.391/1000= 0.1067 T(噸)
表面積: 1272.012/100*0.614 M2/M= 7.810 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X3:-174,Y10:+6], SS樑長: 2573.5 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 2573.489/100*8.391/1000= 0.2159 T(噸)
表面積: 2573.489/100*0.614 M2/M= 15.801 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X3:-176,Y10:+166], SS樑長: 2523.5 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 2523.493/100*8.391/1000= 0.2117 T(噸)
表面積: 2523.493/100*0.614 M2/M= 15.494 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X3:-173,Y10:+86], SS樑長: 2566.6 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 2566.565/100*8.391/1000= 0.2154 T(噸)
表面積: 2566.565/100*0.614 M2/M= 15.759 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X3:-187,Y10:+246], SS樑長: 2435.2 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 2435.196/100*8.391/1000= 0.2043 T(噸)
表面積: 2435.196/100*0.614 M2/M= 14.952 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X3:-227,Y11:-174], SS樑長: 2251.5 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 2251.549/100*8.391/1000= 0.1889 T(噸)
表面積: 2251.549/100*0.614 M2/M= 13.825 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2

其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X5:+15,Y10:+127], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.619/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.619/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61914/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X5:+8,Y10:+47], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.609/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.609/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.60889/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X5:+8,Y10:+207], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.609/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.609/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.60889/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X5:+15,Y11:-213], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.619/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.619/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61914/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X5:+8,Y11:-133], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.609/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.609/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.60889/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X6:+160,Y9:+137], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M

重量: 95.616/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.616/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.6162/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P1 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:+12,Y8:+78], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61694/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

裝修空間構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P1 (代表樓層:P1->P1)

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:金屬雨遮 ,位置序號: -1
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 金屬雨批 (含零件及型鋼) 7
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 142.61 = 142.610 m2
以上小計: +142.610 = 142.610 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:金屬雨遮 ,位置序號: -86
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 金屬雨批 (含零件及型鋼) 7
主尺寸:
0.40*51.87 = 20.748 m2
以上小計: +20.748 = 20.748 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:金屬雨遮 ,位置序號: -2
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 金屬雨批 (含零件及型鋼) 7
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 148.35 = 148.350 m2
以上小計: +148.350 = 148.350 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:B6 ,位置序號: 南向-121
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*5.45+[收邊](5.45+5.45)*0.25 = 5.995 m2
以上小計: +5.995 = 5.995 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:B6 ,位置序號: 南向-122
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*5.45+[收邊](5.45+5.45)*0.25 = 5.995 m2
以上小計: +5.995 = 5.995 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:B6 ,位置序號: 南向-123
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*5.45+[收邊](5.45+5.45)*0.25 = 5.995 m2
以上小計: +5.995 = 5.995 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:B6 ,位置序號: 南向-124
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*5.45+[收邊](5.45+5.45)*0.25 = 5.995 m2
以上小計: +5.995 = 5.995 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:B6 ,位置序號: 南向-125
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*5.45+[收邊](5.45+5.45)*0.25 = 5.995 m2
以上小計: +5.995 = 5.995 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:B7 ,位置序號: 南向-126
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*5.45+[收邊](5.45+5.45)*0.25 = 5.995 m2
以上小計: +5.995 = 5.995 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W25 ,位置序號: 南向-127
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 23.10+[牆頂收邊-牆長]5.25*([牆厚]0.25+[內側收邊]0) = 24.413 m2
門窗(扣):
-[D8]0.9*2.3+(0.9+2.3*2)*0.1-[W17]0.8*1.45+(0.8+1.45)*2*0.1 = -2.230 m2
以上小計: +24.413-2.230 = 22.183 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-128
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.15*4.45+[牆頂收邊-牆長]0.15*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.690 m2
以上小計: +0.690 = 0.690 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-129
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
2.75*4.45+[牆頂收邊-牆長]2.75*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 12.650 m2
以上小計: +12.650 = 12.650 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 南向-130
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.05*4.49+[牆頂收邊-牆長]0.05*([牆厚]0.05+[內側收邊]0) = 0.227 m2
以上小計: +0.227 = 0.227 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 南向-131
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.80+[牆頂收邊-牆長]0.40*([牆厚]0.05+[內側收邊]0) = 1.820 m2
以上小計: +1.820 = 1.820 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-132
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂) 4
主尺寸:
5.45*3.40 = 18.530 m2
門窗(扣):
-[W14]5.45*2.45+(5.45+2.45)*2*0.1 = -11.773 m2
以上小計: +18.530-11.773 = 6.758 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-133
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-134
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:
0.80*4.00 = 3.200 m2
以上小計: +3.200 = 3.200 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-135

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-136

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂) 4
主尺寸:
5.45*3.40 = 18.530 m2
門窗(扣):
-[W14]5.45*2.45+(5.45+2.45)*2*0.1 = -11.773 m2
以上小計: +18.530-11.773 = 6.758 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-137

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-138

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.80*4.00 = 3.200 m2
以上小計: +3.200 = 3.200 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-139

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-140

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂) 4
主尺寸:
5.45*3.40 = 18.530 m2
門窗(扣):
-[W14]5.45*2.45+(5.45+2.45)*2*0.1 = -11.773 m2
以上小計: +18.530-11.773 = 6.758 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-141

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-142

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.80*4.00 = 3.200 m2
以上小計: +3.200 = 3.200 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-143
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-144
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂) 4
主尺寸:
5.45*3.40 = 18.530 m2
門窗(扣):
-[W14]5.45*2.45+(5.45+2.45)*2*0.1 = -11.773 m2
以上小計: +18.530-11.773 = 6.758 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-145
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-146
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.80*4.00 = 3.200 m2
以上小計: +3.200 = 3.200 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-147
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-148
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂) 4
主尺寸:
5.45*3.40 = 18.530 m2
門窗(扣):
-[W14]5.45*2.45+(5.45+2.45)*2*0.1 = -11.773 m2
以上小計: +18.530-11.773 = 6.758 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-149
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-150
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.80*4.00 = 3.200 m2
以上小計: +3.200 = 3.200 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-151

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-152

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂)　4
主尺寸:
5.45*3.40 = 18.530 m2
門窗(扣):
-[W14]5.45*2.45+(5.45+2.45)*2*0.1 = -11.773 m2
以上小計: +18.530-11.773 = 6.758 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 南向-153

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 南向-154

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.40*4.00 = 1.600 m2
以上小計: +1.600 = 1.600 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C8 ,位置序號: 南向-155

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.15*4.00 = 0.600 m2
以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C8 ,位置序號: 南向-156

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.14*4.00 = 0.560 m2
以上小計: +0.560 = 0.560 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C8 ,位置序號: 南向-157

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.12*4.00 = 0.480 m2
以上小計: +0.480 = 0.480 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C8 ,位置序號: 南向-158

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.07*4.00 = 0.280 m2
以上小計: +0.280 = 0.280 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C8 ,位置序號: 南向-159

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.10*4.00 = 0.400 m2
以上小計: +0.400 = 0.400 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C8 ,位置序號: 南向-160
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.05*4.00 = 0.200 m2
以上小計: +0.200 = 0.200 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 南向-161
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.40*4.00 = 1.600 m2
以上小計: +1.600 = 1.600 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 東向-116
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
4.30*4.00 = 17.200 m2
以上小計: +17.200 = 17.200 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C10 ,位置序號: 東向-117
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*4.00 = 2.400 m2
以上小計: +2.400 = 2.400 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 東向-118
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
10.20*4.00 = 40.800 m2
以上小計: +40.800 = 40.800 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C10 ,位置序號: 東向-119
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*4.00 = 2.400 m2
以上小計: +2.400 = 2.400 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 東向-120
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
4.70*4.00 = 18.800 m2
以上小計: +18.800 = 18.800 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:B19 ,位置序號: 北向-19
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*5.45+[收邊](5.45+5.45)*0.25 = 5.995 m2
以上小計: +5.995 = 5.995 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:B19 ,位置序號: 北向-20
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*5.45+[收邊](5.45+5.45)*0.25 = 5.995 m2

以上小計: +5.995 = 5.995 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:B19 ,位置序號: 北向-21

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*5.45+[收邊](5.45+5.45)*0.25 = 5.995 m2

以上小計: +5.995 = 5.995 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:B19 ,位置序號: 北向-22

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*5.45+[收邊](5.45+5.45)*0.25 = 5.995 m2

以上小計: +5.995 = 5.995 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:B19 ,位置序號: 北向-23

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*5.45+[收邊](5.45+5.45)*0.25 = 5.995 m2

以上小計: +5.995 = 5.995 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:B18 ,位置序號: 北向-24

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*5.45+[收邊](5.45+5.45)*0.25 = 5.995 m2

以上小計: +5.995 = 5.995 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C8 ,位置序號: 北向-31

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.11*4.00 = 0.440 m2

以上小計: +0.440 = 0.440 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C8 ,位置序號: 北向-32

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.15*4.00 = 0.600 m2

以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C8 ,位置序號: 北向-33

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

[主面積(不規則多邊形):] 0.45 = 0.450 m2

以上小計: +0.450 = 0.450 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C8 ,位置序號: 北向-34

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.10*4.00 = 0.400 m2

以上小計: +0.400 = 0.400 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C8 ,位置序號: 北向-35

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.09*4.00 = 0.360 m2
以上小計: +0.360 = 0.360 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C8 ,位置序號: 北向-36
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.06*4.00 = 0.240 m2
以上小計: +0.240 = 0.240 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 北向-37
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.51 = 1.510 m2
以上小計: +1.510 = 1.510 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 北向-38
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-39
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂) 4
主尺寸:
5.45*3.40 = 18.530 m2
門窗(扣):
-[W18]5.45*2.45+(5.45+2.45)*2*0.1 = -11.773 m2
以上小計: +18.530-11.773 = 6.758 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-40
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-41
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 2.96 = 2.960 m2
以上小計: +2.960 = 2.960 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-42
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-43
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂) 4
主尺寸:
5.45*3.40 = 18.530 m2
門窗(扣):
-[W18]5.45*2.45+(5.45+2.45)*2*0.1 = -11.773 m2
以上小計: +18.530-11.773 = 6.758 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-44
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-45
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 2.96 = 2.960 m2
以上小計: +2.960 = 2.960 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-46
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-47
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂) 4
主尺寸:
5.45*3.40 = 18.530 m2
門窗(扣):
-[W18]5.45*2.45+(5.45+2.45)*2*0.1 = -11.773 m2
以上小計: +18.530-11.773 = 6.758 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-48
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-49
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 2.96 = 2.960 m2
以上小計: +2.960 = 2.960 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-50
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-51
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂) 4
主尺寸:
5.45*3.40 = 18.530 m2
門窗(扣):
-[W18]5.45*2.45+(5.45+2.45)*2*0.1 = -11.773 m2
以上小計: +18.530-11.773 = 6.758 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-52
外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-53
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 2.96 = 2.960 m2
以上小計: +2.960 = 2.960 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-54
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-55
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂)　4
主尺寸:
5.45*3.40 = 18.530 m2
門窗(扣):
-[W18]5.45*2.45+(5.45+2.45)*2*0.1 = -11.773 m2
以上小計: +18.530-11.773 = 6.758 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-56
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-57
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 2.96 = 2.960 m2
以上小計: +2.960 = 2.960 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-58
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.65 = 1.650 m2
以上小計: +1.650 = 1.650 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-59
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂)　4
主尺寸:
5.45*3.40 = 18.530 m2
門窗(扣):
-[W18]5.45*2.45+(5.45+2.45)*2*0.1 = -11.773 m2
以上小計: +18.530-11.773 = 6.758 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-25
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 2.48 = 2.480 m2

以上小計: +2.480 = 2.480 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15Z ,位置序號: 北向-26

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.15*5.50+[牆頂收邊-牆長]0.15*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.848 m2

以上小計: +0.848 = 0.848 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15Z ,位置序號: 北向-27

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

[主面積(不規則多邊形):] 4.40+[牆頂收邊-牆長]0.80*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 4.520 m2

以上小計: +4.520 = 4.520 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-28

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

4.20*5.50+[牆頂收邊-牆長]4.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 23.730 m2

自由(造型)開口(扣):

-[自由開口]0.3*2.7+(0.3+2.7)*2*0.1-[自由開口]0.3*2.7+(0.3+2.7)*2*0.1-[自由開口]0.3*2.7+(0.3+2.7)*2*0.1-[自由開口]0.3*2.7+(0.3+2.7)*2*0.1-[自由開口]0.3*2.7+(0.3+2.7)*2*0.1-[自由開口]0.3*2.7+(0.3+2.7)*2*0.1 = -1.26 m2

以上小計: +23.730-1.260 = 22.470 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15Z ,位置序號: 北向-29

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.50*5.50+[牆頂收邊-牆長]0.50*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 2.825 m2

以上小計: +2.825 = 2.825 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15Z ,位置序號: 北向-30

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.45*5.50+[牆頂收邊-牆長]0.45*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 2.543 m2

以上小計: +2.543 = 2.543 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15Z ,位置序號: 西向-100

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.12*5.50+[牆頂收邊-牆長]0.12*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.678 m2

以上小計: +0.678 = 0.678 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C6 ,位置序號: 西向-101

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.50*5.65 = 2.825 m2

以上小計: +2.825 = 2.825 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-102

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

3.20*5.42+[牆頂收邊-牆長]3.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 17.824 m2

門窗(扣):

-[D8]0.9*2.3+(0.9+2.3*2)*0.1 = -1.520 m2

自由(造型)開口(扣):

-[自由開口]0.8*0.6+(0.8+0.6)*2*0.1 = -0.20 m2

以上小計: +17.824-1.520-0.200 = 16.104 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C4 ,位置序號: 西向-103

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.50*5.34 = 2.670 m2

以上小計: +2.670 = 2.670 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-104

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

5.90*5.02+[牆頂收邊-牆長]5.90*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 30.503 m2

以上小計: +30.503 = 30.503 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C5 ,位置序號: 西向-105

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.80*5.02 = 4.016 m2

以上小計: +4.016 = 4.016 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-106

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

5.90*4.70+[牆頂收邊-牆長]5.90*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 28.615 m2

以上小計: +28.615 = 28.615 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C4 ,位置序號: 西向-107

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.50*4.70 = 2.350 m2

以上小計: +2.350 = 2.350 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-108

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

3.20*4.60+[牆頂收邊-牆長]3.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 15.200 m2

門窗(扣):

-[W15]3.2*1.45+(3.2+1.45)*2*0.1 = -3.710 m2

以上小計: +15.200-3.710 = 11.490 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C3 ,位置序號: 西向-109

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.80*4.49 = 3.592 m2

以上小計: +3.592 = 3.592 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W25 ,位置序號: 西向-110

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

2.35*4.40+[牆頂收邊-牆長]2.35*([牆厚]0.25+[內側收邊]0) = 10.928 m2

門窗(扣):

-[W16]1.6*1.45+(1.6+1.45)*2*0.1 = -1.710 m2

以上小計: +10.928-1.710 = 9.218 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W25 ,位置序號: 西向-111
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.13*4.40+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.25+[內側收邊]0) = 0.605 m2
以上小計: +0.605 = 0.605 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W25 ,位置序號: 西向-112
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.13*4.40+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.25+[內側收邊]0) = 0.605 m2
以上小計: +0.605 = 0.605 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W25 ,位置序號: 西向-113
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.13*4.40+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.25+[內側收邊]0) = 0.605 m2
以上小計: +0.605 = 0.605 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W25 ,位置序號: 西向-114
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.13*4.40+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.25+[內側收邊]0) = 0.605 m2
以上小計: +0.605 = 0.605 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W25 ,位置序號: 西向-115
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.13*4.40+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.25+[內側收邊]0) = 0.605 m2
以上小計: +0.605 = 0.605 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15Z ,位置序號: 北向-4
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.15*5.50+[牆頂收邊-牆長]0.15*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.848 m2
以上小計: +0.848 = 0.848 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-5
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.80*5.50 = 4.400 m2
以上小計: +4.400 = 4.400 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-6
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.65*5.50 = 3.575 m2
以上小計: +3.575 = 3.575 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C7 ,位置序號: 北向-7
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.65*5.35 = 3.478 m2
以上小計: +3.478 = 3.478 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C7 ,位置序號: 北向-8
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.35*5.35 = 1.873 m2
以上小計: +1.873 = 1.873 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-9
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
4.20*5.35+[牆頂收邊-牆長]4.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 23.100 m2
以上小計: +23.100 = 23.100 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C4 ,位置序號: 北向-10
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.35*5.35 = 1.873 m2
以上小計: +1.873 = 1.873 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C4 ,位置序號: 北向-11
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.65*5.35 = 3.478 m2
以上小計: +3.478 = 3.478 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-12
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
3.20*5.42+[牆頂收邊-牆長]3.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 17.824 m2
門窗(扣):
-[D8]0.9*2.3+(0.9+2.3*2)*0.1 = -1.520 m2
自由(造型)開口(扣):
-[自由開口]0.8*0.6+(0.8+0.6)*2*0.1 = -0.20 m2
以上小計: +17.824-1.520-0.200 = 16.104 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C6 ,位置序號: 北向-13
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.35*5.65 = 1.978 m2
以上小計: +1.978 = 1.978 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C6 ,位置序號: 北向-14
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.30*5.65 = 1.695 m2
以上小計: +1.695 = 1.695 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C6 ,位置序號: 北向-15
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.30*5.65 = 1.695 m2
以上小計: +1.695 = 1.695 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:C6 ,位置序號: 北向-16
外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1
主尺寸:
0.50*5.65 = 2.825 m2
以上小計: +2.825 = 2.825 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-17

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1
主尺寸:
4.20*5.50+[牆頂收邊-牆長]4.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 23.730 m2
自由(造型)開口(扣):
-[自由開口]0.3*2.7+(0.3+2.7)*2*0.1-[自由開口]0.3*2.7+(0.3+2.7)*2*0.1-[自由開口]0.3*2.7+(0.3+2.7)*2*0.1-[自由開口]
0.3*2.7+(0.3+2.7)*2*0.1-[自由開口]0.3*2.7+(0.3+2.7)*2*0.1-[自由開口]0.3*2.7+(0.3+2.7)*2*0.1 = -1.26 m2
以上小計: +23.730-1.260 = 22.470 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-162

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
1.25*1.20+[牆頂收邊-牆長]1.25*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 1.688 m2
以上小計: +1.688 = 1.688 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-163

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.13*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.176 m2
以上小計: +0.176 = 0.176 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-164

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.13*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.176 m2
以上小計: +0.176 = 0.176 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-165

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.13*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.176 m2
以上小計: +0.176 = 0.176 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-166

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.13*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.176 m2
以上小計: +0.176 = 0.176 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-167

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.13*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.176 m2
以上小計: +0.176 = 0.176 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-168

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
21.10*1.20+[牆頂收邊-牆長]21.10*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 28.485 m2
以上小計: +28.485 = 28.485 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-196
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.95*2.40+[牆頂收邊-牆長]0.95*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 2.423 m2
以上小計: +2.423 = 2.423 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-197
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.47*2.40+[牆頂收邊-牆長]0.47*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 1.199 m2
以上小計: +1.199 = 1.199 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-198
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.47*2.40+[牆頂收邊-牆長]0.47*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 1.199 m2
以上小計: +1.199 = 1.199 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-199
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.47*2.40+[牆頂收邊-牆長]0.47*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 1.199 m2
以上小計: +1.199 = 1.199 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-200
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.47*2.40+[牆頂收邊-牆長]0.47*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 1.199 m2
以上小計: +1.199 = 1.199 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-201
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.47*2.40+[牆頂收邊-牆長]0.47*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 1.199 m2
以上小計: +1.199 = 1.199 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-202
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
3.60*2.40+[牆頂收邊-牆長]3.60*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 9.180 m2
以上小計: +9.180 = 9.180 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-169
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
33.20*1.20+[牆頂收邊-牆長]33.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 44.820 m2
以上小計: +44.820 = 44.820 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-170
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.05*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.05*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.068 m2

以上小計: +0.068 = 0.068 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-171

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.05*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.05*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.068 m2

以上小計: +0.068 = 0.068 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-172

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.05*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.05*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.068 m2

以上小計: +0.068 = 0.068 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-173

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.05*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.05*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.068 m2

以上小計: +0.068 = 0.068 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-174

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.05*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.05*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.068 m2

以上小計: +0.068 = 0.068 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-175

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.05*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.05*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.068 m2

以上小計: +0.068 = 0.068 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-176

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.05*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.05*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.068 m2

以上小計: +0.068 = 0.068 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-177

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.05*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.05*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.068 m2

以上小計: +0.068 = 0.068 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-178

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.05*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.05*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.068 m2

以上小計: +0.068 = 0.068 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-179

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3

主尺寸:

0.05*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.05*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.068 m2
以上小計: +0.068 = 0.068 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-180
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
4.90*1.20+[牆頂收邊-牆長]4.90*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 6.615 m2
以上小計: +6.615 = 6.615 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-181
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
4.89*1.20+[牆頂收邊-牆長]4.89*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 6.602 m2
以上小計: +6.602 = 6.602 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-182
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.06*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.06*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.081 m2
以上小計: +0.081 = 0.081 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-183
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.05*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.05*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.068 m2
以上小計: +0.068 = 0.068 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-184
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.05*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.05*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.068 m2
以上小計: +0.068 = 0.068 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-185
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.05*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.05*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.068 m2
以上小計: +0.068 = 0.068 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-186
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.06*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.06*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.081 m2
以上小計: +0.081 = 0.081 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-187
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3
主尺寸:
0.29*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.29*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.392 m2
以上小計: +0.392 = 0.392 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-188
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3

主尺寸:
32.90*1.20+[牆頂收邊-牆長]32.90*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 44.415 m2
以上小計: +44.415 = 44.415 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-203

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3

主尺寸:
3.59*2.40+[牆頂收邊-牆長]3.59*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 9.155 m2
以上小計: +9.155 = 9.155 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-204

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3

主尺寸:
0.43*2.40+[牆頂收邊-牆長]0.43*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 1.097 m2
以上小計: +1.097 = 1.097 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-205

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3

主尺寸:
0.42*2.40+[牆頂收邊-牆長]0.42*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 1.071 m2
以上小計: +1.071 = 1.071 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-206

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3

主尺寸:
0.42*2.40+[牆頂收邊-牆長]0.42*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 1.071 m2
以上小計: +1.071 = 1.071 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-207

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3

主尺寸:
0.42*2.40+[牆頂收邊-牆長]0.42*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 1.071 m2
以上小計: +1.071 = 1.071 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-208

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3

主尺寸:
0.43*2.40+[牆頂收邊-牆長]0.43*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 1.097 m2
以上小計: +1.097 = 1.097 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-209

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3

主尺寸:
0.94*2.40+[牆頂收邊-牆長]0.94*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 2.397 m2
以上小計: +2.397 = 2.397 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-189

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理) 3

主尺寸:
21.09*1.20+[牆頂收邊-牆長]21.09*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 28.472 m2
以上小計: +28.472 = 28.472 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-190

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.09*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.122 m2
以上小計: +0.122 = 0.122 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-191

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.08*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.108 m2
以上小計: +0.108 = 0.108 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-192

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.08*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.108 m2
以上小計: +0.108 = 0.108 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-193

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.08*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.108 m2
以上小計: +0.108 = 0.108 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-194

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
0.09*1.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.122 m2
以上小計: +0.122 = 0.122 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-195

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷貼山型丁掛磚(豎貼)(含磨角處理)　3
主尺寸:
1.24*1.20+[牆頂收邊-牆長]1.24*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 1.674 m2
以上小計: +1.674 = 1.674 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:CS1 ,位置序號: -89

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.45*5.45 = 2.453 m2
以上小計: +2.453 = 2.453 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:CS1 ,位置序號: -91

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.45*5.45 = 2.453 m2
以上小計: +2.453 = 2.453 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:CS1 ,位置序號: -93

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.45*5.45 = 2.453 m2
以上小計: +2.453 = 2.453 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:CS1 ,位置序號: -95

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.45*5.45 = 2.453 m2
以上小計: +2.453 = 2.453 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:CS1 ,位置序號: -97
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.45*5.45 = 2.453 m2
以上小計: +2.453 = 2.453 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:CS1 ,位置序號: -99
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.45*5.45 = 2.453 m2
以上小計: +2.453 = 2.453 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:CS1 ,位置序號: -88
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.45*5.45 = 2.453 m2
以上小計: +2.453 = 2.453 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:CS1 ,位置序號: -90
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.45*5.45 = 2.453 m2
以上小計: +2.453 = 2.453 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:CS1 ,位置序號: -92
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.45*5.45 = 2.453 m2
以上小計: +2.453 = 2.453 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:CS1 ,位置序號: -94
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.45*5.45 = 2.453 m2
以上小計: +2.453 = 2.453 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:CS1 ,位置序號: -96
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.45*5.45 = 2.453 m2
以上小計: +2.453 = 2.453 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:CS1 ,位置序號: -98
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.45*5.45 = 2.453 m2
以上小計: +2.453 = 2.453 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-18
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆1:3水泥粉光+戶外晴雨漆(一底二度,環保漆,色另訂) 4
主尺寸:
3.20*3.40+[牆頂收邊-牆長]3.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 11.360 m2
以上小計: +11.360 = 11.360 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-3
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
3.20*1.95+[牆頂收邊-牆長]3.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 6.720 m2
以上小計: +6.720 = 6.720 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:屋頂 ,位置序號: -87
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 13.24 = 13.240 m2
以上小計: +13.240 = 13.240 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:G19 ,位置序號: 北向-62
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*1.31+[收邊](1.31+1.31)*0.00 = 0.786 m2
以上小計: +0.786 = 0.786 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:G19 ,位置序號: 北向-63
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*1.31+[收邊](1.31+1.31)*0.00 = 0.786 m2
以上小計: +0.786 = 0.786 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:G10 ,位置序號: 北向-60
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*1.50+[收邊](1.50+1.50)*0.00 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:G10 ,位置序號: 北向-61
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*1.50+[收邊](1.50+1.50)*0.00 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-64
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.55*5.90+[收邊](5.90+5.90)*0.02 = 3.481 m2
以上小計: +3.481 = 3.481 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:G15 ,位置序號: 北向-65
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*0.40 = 0.240 m2
以上小計: +0.240 = 0.240 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-66
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.55*5.85+[收邊](5.85+5.85)*0.02 = 3.452 m2
以上小計: +3.452 = 3.452 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:G15 ,位置序號: 北向-67
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*0.40 = 0.240 m2
以上小計: +0.240 = 0.240 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-68
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.55*5.85+[收邊](5.85+5.85)*0.02 = 3.452 m2
以上小計: +3.452 = 3.452 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:G15 ,位置序號: 北向-69
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*0.40 = 0.240 m2
以上小計: +0.240 = 0.240 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-70
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.55*5.85+[收邊](5.85+5.85)*0.02 = 3.452 m2
以上小計: +3.452 = 3.452 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:G15 ,位置序號: 北向-71
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*0.40 = 0.240 m2
以上小計: +0.240 = 0.240 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-72
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.55*5.85+[收邊](5.85+5.85)*0.02 = 3.452 m2
以上小計: +3.452 = 3.452 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:G15 ,位置序號: 北向-73
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*0.40 = 0.240 m2
以上小計: +0.240 = 0.240 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-74
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.55*5.65+[收邊](5.65+5.65)*0.02 = 3.334 m2
以上小計: +3.334 = 3.334 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-75
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.55*5.65+[收邊](5.65+5.65)*0.00 = 3.108 m2
以上小計: +3.108 = 3.108 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:G15 ,位置序號: 北向-76
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*0.40 = 0.240 m2
以上小計: +0.240 = 0.240 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-77
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.55*5.85+[收邊](5.85+5.85)*0.00 = 3.218 m2
以上小計: +3.218 = 3.218 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:G15 ,位置序號: 北向-78
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*0.40 = 0.240 m2
以上小計: +0.240 = 0.240 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-79
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.55*5.85+[收邊](5.85+5.85)*0.00 = 3.218 m2
以上小計: +3.218 = 3.218 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:G15 ,位置序號: 北向-80
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*0.40 = 0.240 m2
以上小計: +0.240 = 0.240 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-81
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.55*5.85+[收邊](5.85+5.85)*0.00 = 3.218 m2
以上小計: +3.218 = 3.218 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:G15 ,位置序號: 北向-82
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*0.40 = 0.240 m2
以上小計: +0.240 = 0.240 m2

****
PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-83
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.55*5.85+[收邊](5.85+5.85)*0.00 = 3.218 m2

以上小計: +3.218 = 3.218 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:G15 ,位置序號: 北向-84

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.60*0.40 = 0.240 m2

以上小計: +0.240 = 0.240 m2

****

PMC24-01[樓層]: P1 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-85

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.55*5.90+[收邊](5.90+5.90)*0.00 = 3.245 m2

以上小計: +3.245 = 3.245 m2

****

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P1 (代表樓層:P1->P1)

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: S5, 位置序號: 1 [X1:-57,Y3:+33];尺寸(樑內緣):322.36 * 322.36 cm ;[擴充半樑]:358.45 * 358.45 cm; 版厚: 15 cm
Note:本片版為斜版: 傾角:10度 , 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正值

#4		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)]358.45+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (322.36/20)+1)/100	77.26
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]358.45+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (322.36/20)+1)/100	77.26
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]358.45+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (322.36/20)+1)/100	77.26
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]358.45+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (322.36/20)+1)/100	77.26

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(322.36/100)= 3 行
水平向排數: Int(322.36/100)= 3 列
工作筋總長: 48.00*3*3/100= 4.32 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 358.45*(ceiling(322.36/200)+1)= 1075.35 cm
短向總長: 358.45*(ceiling(322.36/200)+1)= 1075.35 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1075.35+1075.35)/100= 21.51 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]10.39 = 10.39 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:10.39-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=10.39 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]10.39*15/100= 1.559 M3
RC小計:1.559-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.559 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=309.03 M*(1-0.0000)=309.03 M (309.03 M*0.994/1000= 0.3072 T)
#5=25.83 M*(1-0.0000)=25.83 M (25.83 M*1.560/1000= 0.0403 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.353 T
模版小計(清)= 10.55 M2
混凝土小計 = 1.583 M3
Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正值: 1.01543

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: S3A, 位置序號: 9 [X5:-46,Y2:-56];尺寸(樑內緣):480.00 * 350.00 cm ;[擴充半樑]:520.00 * 390.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)]520.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (350/12)+1)/100	184.80
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]390.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (480/15)+1)/100	160.38
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]520.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (350/12)+1)/100	184.80
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]390.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (480/15)+1)/100	160.38

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm

垂直向排數: Int(480/100)= 4 行
水平向排數: Int(350/100)= 3 列
工作筋總長: 58.00*4*3/100= 6.96 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 390.00*(ceiling(480.00/200)+1)= 1560.00 cm
短向總長: 520.00*(ceiling(350.00/200)+1)= 1560.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1560.00+1560.00)/100= 31.20 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]16.62 = 16.62 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:16.62-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=16.62 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]16.62*20/100= 3.324 M3
RC小計:3.324-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.324 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=690.36 M*(1-0.0000)=690.36 M (690.36 M*0.994/1000= 0.6862 T)
#5=38.16 M*(1-0.0000)=38.16 M (38.16 M*1.560/1000= 0.0595 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.746 T
模版小計(清)= 16.62 M2
混凝土小計 = 3.324 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: S3, 位置序號: 3 [X2:+154,Y2:-46];尺寸(樑內緣):500.00 * 370.00 cm ;[擴充半樑]:540.00 * 410.00 cm; 版厚: 15 cm

#4		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)]540.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (370/18)+1)/100	139.92
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]410.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (500/12)+1)/100	217.58
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]540.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (370/18)+1)/100	139.92
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]410.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (500/12)+1)/100	217.58

版角隅補強筋計算:
補強點1: #5:[補強長度]150*[四捨五入](150/15)*2*[上下層]2/100= 60.0 M
工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(500/100)= 5 行
水平向排數: Int(370/100)= 3 列
工作筋總長: 48.00*5*3/100= 7.20 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 410.00*(ceiling(500.00/200)+1)= 1640.00 cm
短向總長: 540.00*(ceiling(370.00/200)+1)= 1620.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1640.00+1620.00)/100= 32.60 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]18.26 = 18.26 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:18.26-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=18.26 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]18.26*15/100= 2.739 M3
RC小計:2.739-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.739 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=715.00 M*(1-0.0000)=715.00 M (715.00 M*0.994/1000= 0.7107 T)
#5=39.80 M*(1-0.0000)=39.80 M (39.80 M*1.560/1000= 0.0621 T)
**開口補強筋部分小計(含版繫筋):
#5=60.00 M = 60.00 M (60.00*1.560/1000= 0.0936 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.866 T
模版小計(清)= 18.26 M2
混凝土小計 = 2.739 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: S1, 位置序號: 22 [X6:-151,Y2:-46];尺寸(樑內緣):460.00 * 180.00 cm ;[擴充半樑]:500.00 * 215.00 cm; 版厚: 15 cm

#4		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)]500.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (180/20)+1)/100	59.60
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]215.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (460/20)+1)/100	74.64
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]500.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (180/20)+1)/100	59.60
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]215.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (460/20)+1)/100	74.64

版角隅補強筋計算:
補強點1: #5:[補強長度]150*[四捨五入](150/15)*2*[上下層]2/100= 60.0 M
工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(460/100)= 4 行
水平向排數: Int(180/100)= 1 列
工作筋總長: 48.00*4*1/100= 1.92 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 215.00*(ceiling(460.00/200)+1)= 860.00 cm
短向總長: 500.00*(ceiling(180.00/200)+1)= 1000.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (860.00+1000.00)/100= 18.60 M
模版計算:
模版面積: 計算式:460.0*180.0/ 10000 = 8.28 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
版底牆連接模版扣除:
([W15:牆段-1]180.00*15)/10000= 0.27 M2
模版小計:8.28-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.27=8.01 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
460.0*180.0/ 10000 *15/100= 1.242 M3
RC小計:1.242-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.242 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=268.48 M*(1-0.0000)=268.48 M (268.48 M*0.994/1000= 0.2669 T)
#5=20.52 M*(1-0.0000)=20.52 M (20.52 M*1.560/1000= 0.0320 T)
**開口補強筋部分小計(含版繫筋):
#5=60.00 M = 60.00 M (60.00*1.560/1000= 0.0936 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.392 T
模版小計(清)= 8.01 M2
混凝土小計 = 1.242 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: S6, 位置序號: 16 [X6:-6,Y3:+16];尺寸(樑內緣):585.00 * 490.00 cm ;[擴充半樑]:625.00 * 530.00 cm; 版厚: 15 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (490/15)+1)/100	228.82
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]530.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (585/12)+1)/100	313.00
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (490/15)+1)/100	228.82
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]530.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (585/12)+1)/100	313.00

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(585/100)= 5 行

水平向排數: Int(490/100)= 4 列
工作筋總長: 48.00*5*4/100= 9.60 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 530.00*(ceiling(585.00/200)+1)= 2120.00 cm
短向總長: 625.00*(ceiling(490.00/200)+1)= 2500.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (2120.00+2500.00)/100= 46.20 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]28.59 = 28.59 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
版底牆連接模版扣除:
([W5PCZ:牆段-1]17.49*5+[W5PCZ:牆段-2]17.50*5+[W15:牆段-3]90.00*15+[W20:牆段-4]20.00*20+[W15:牆段-5]
275.01*15+[W15:牆段-6]19.99*15+[W15:牆段-7]282.51*15+[W15:牆段-8]272.50*15)/10000= 1.47 M2
模版小計:28.59-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]1.47=27.12 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]28.59*15/100= 4.288 M3
RC小計:4.288-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.288 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=1,083.64 M*(1-0.0000)=1,083.64 M (1,083.64 M*0.994/1000= 1.0771 T)
#5=55.80 M*(1-0.0000)=55.80 M (55.80 M*1.560/1000= 0.0870 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 1.164 T
模版小計(清)= 27.12 M2
混凝土小計 = 4.288 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: S6, 位置序號: 17 [X6:-6,Y4:+141];尺寸(樑內緣):585.00 * 490.00 cm ;[擴充半樑]:625.00 * 530.00 cm; 版厚: 15 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (490/15)+1)/100	228.82
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]530.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (585/12)+1)/100	313.00
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]625.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (490/15)+1)/100	228.82
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]530.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (585/12)+1)/100	313.00

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(585/100)= 5 行
水平向排數: Int(490/100)= 4 列
工作筋總長: 48.00*5*4/100= 9.60 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 530.00*(ceiling(585.00/200)+1)= 2120.00 cm
短向總長: 625.00*(ceiling(490.00/200)+1)= 2500.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (2120.00+2500.00)/100= 46.20 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]28.59 = 28.59 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
版底牆連接模版扣除:
([W15:牆段-1]460.00*15)/10000= 0.69 M2
模版小計:28.59-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.69=27.90 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]28.59*15/100= 4.288 M3
RC小計:4.288-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.288 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=1,083.64 M*(1-0.0000)=1,083.64 M (1,083.64 M*0.994/1000= 1.0771 T)
#5=55.80 M*(1-0.0000)=55.80 M (55.80 M*1.560/1000= 0.0870 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 1.164 T
模版小計(清)= 27.90 M2
混凝土小計 = 4.288 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: S6, 位置序號: 18 [X6:-6,Y6:-239];尺寸(樑內緣):575.00 * 490.00 cm ;[擴充半樑]:615.00 * 530.00 cm; 版厚: 15 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]615.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (490/15)+1)/100	225.42
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]530.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (575/12)+1)/100	306.74
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]615.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (490/15)+1)/100	225.42
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]530.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (575/12)+1)/100	306.74

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(575/100)= 5 行
水平向排數: Int(490/100)= 4 列
工作筋總長: 48.00*5*4/100= 9.60 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 530.00*(ceiling(575.00/200)+1)= 2120.00 cm
短向總長: 615.00*(ceiling(490.00/200)+1)= 2460.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (2120.00+2460.00)/100= 45.80 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]28.12 = 28.12 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:28.12-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=28.12 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]28.12*15/100= 4.217 M3
RC小計:4.217-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.217 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=1,064.32 M*(1-0.0000)=1,064.32 M (1,064.32 M*0.994/1000= 1.0579 T)
#5=55.40 M*(1-0.0000)=55.40 M (55.40 M*1.560/1000= 0.0864 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 1.144 T
模版小計(清)= 28.12 M2
混凝土小計 = 4.217 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: S6, 位置序號: 19 [X6:-6,Y7:-109];尺寸(樑內緣):605.00 * 490.00 cm ;[擴充半樑]:645.00 * 530.00 cm; 版厚: 15 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]645.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (490/15)+1)/100	235.62
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]530.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (605/12)+1)/100	319.26
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]645.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (490/15)+1)/100	235.62
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]530.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (605/12)+1)/100	319.26

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(605/100)= 6 行
水平向排數: Int(490/100)= 4 列
工作筋總長: 48.00*6*4/100= 11.52 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 530.00*(ceiling(605.00/200)+1)= 2650.00 cm
短向總長: 645.00*(ceiling(490.00/200)+1)= 2580.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (2650.00+2580.00)/100= 52.30 M

模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]29.52 = 29.52 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
版底牆連接模版扣除:
([W15:牆段-1]490.00*15)/10000= 0.74 M2
模版小計:29.52-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.74=28.79 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]29.52*15/100= 4.429 M3
RC小計:4.429-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.429 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=1,109.76 M*(1-0.0000)=1,109.76 M (1,109.76 M*0.994/1000= 1.1031 T)
#5=63.82 M*(1-0.0000)=63.82 M (63.82 M*1.560/1000= 0.0996 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 1.203 T
模版小計(清)= 28.79 M2
混凝土小計 = 4.429 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: S6, 位置序號: 20 [X6:-6,Y8:+21];尺寸(樑內緣):574.88 * 490.00 cm ;[擴充半樑]:614.88 * 530.00 cm; 版厚: 15 cm

#4		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)]614.88+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (490/15)+1)/100	241.70
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]530.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (574.88/12)+1)/100	306.74
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]614.88+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (490/15)+1)/100	241.70
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]530.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (574.88/12)+1)/100	306.74

版角隅補強筋計算:
補強點1: #5:[補強長度]150*[四捨五入](150/15)*2*[上下層]2/100= 60.0 M
工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(574.88/100)= 5 行
水平向排數: Int(490/100)= 4 列
工作筋總長: 48.00*5*4/100= 9.60 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 530.00*(ceiling(574.88/200)+1)= 2120.00 cm
短向總長: 614.88*(ceiling(490.00/200)+1)= 2459.52 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (2120.00+2459.52)/100= 45.80 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]28.11 = 28.11 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
版底牆連接模版扣除:
([W15:牆段-1]335.01*15+[W15:牆段-2]574.97*15+[W15:牆段-3]19.99*15+[W5PCZ:牆段-4]7.37*5+[W5PCZ:牆段-5]7.51*5+[W15:牆段-6]335.01*15)/10000= 1.90 M2
模版小計:28.11-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]1.90=26.21 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]28.11*15/100= 4.217 M3
RC小計:4.217-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.217 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=1,096.88 M*(1-0.0000)=1,096.88 M (1,096.88 M*0.994/1000= 1.0903 T)
#5=55.40 M*(1-0.0000)=55.40 M (55.40 M*1.560/1000= 0.0864 T)
**開口補強筋部分小計(含版繫筋):
#5=60.00 M = 60.00 M (60.00*1.560/1000= 0.0936 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 1.270 T
模版小計(清)= 26.21 M2
混凝土小計 = 4.217 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: CS1-3, 位置序號: 6 [X3:+124,Y1:+81];尺寸(樑內緣):165.00 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:185.00 * 650.00 cm; 版厚: 15 cm

#3		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)]650.00+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (165/20)+1)/100	64.98
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]185.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (610/12)+1)/100	121.16
#3		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]650.00+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (165/20)+1)/100	64.98
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]185.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (610/12)+1)/100	121.16

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(165/100)= 1 行
水平向排數: Int(610/100)= 6 列
工作筋總長: 48.00*1*6/100= 2.88 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 650.00*(ceiling(165.00/200)+1)= 1300.00 cm
短向總長: 185.00*(ceiling(610.00/200)+1)= 925.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1300.00+925.00)/100= 22.25 M
模版計算:
模版面積: 計算式:165.0*610.0/ 10000 = 10.07 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第1邊:610.00*15)/10000=0.92 M2
模版小計:10.07-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=10.07 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.92 M2
RC計算:
165.0*610.0/ 10000 *15/100= 1.510 M3
RC小計:1.510-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.510 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=129.96 M*(1-0.0000)=129.96 M (129.96 M*0.560/1000= 0.0728 T)
#4=242.32 M*(1-0.0000)=242.32 M (242.32 M*0.994/1000= 0.2409 T)
#5=25.13 M*(1-0.0000)=25.13 M (25.13 M*1.560/1000= 0.0392 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.353 T
模版小計(清)= 10.07 M2
側模小計(普通模) = 0.92 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 1.510 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: CS1-3A, 位置序號: 7 [X4:-26,Y1:+81];尺寸(樑內緣):165.00 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:185.00 * 650.00 cm; 版厚: 15 cm

#3		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)]650.00+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (165/20)+1)/100	64.98
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]185.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (610/15)+1)/100	97.86
#3		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]650.00+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round (165/20)+1)/100	64.98
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]185.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (610/15)+1)/100	97.86

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(165/100)= 1 行
水平向排數: Int(610/100)= 6 列
工作筋總長: 48.00*1*6/100= 2.88 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 650.00*(ceiling(165.00/200)+1)= 1300.00 cm
短向總長: 185.00*(ceiling(610.00/200)+1)= 925.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (1300.00+925.00)/100= 22.25 M
模版計算:
模版面積: 計算式:165.0*610.0/ 10000 = 10.06 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第1邊:610.00*15)/10000=0.92 M2
模版小計:10.06-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=10.06 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.92 M2
RC計算:
165.0*610.0/ 10000 *15/100= 1.510 M3
RC小計:1.510-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.510 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=129.96 M*(1-0.0000)=129.96 M (129.96 M*0.560/1000= 0.0728 T)
#4=195.72 M*(1-0.0000)=195.72 M (195.72 M*0.994/1000= 0.1945 T)
#5=25.13 M*(1-0.0000)=25.13 M (25.13 M*1.560/1000= 0.0392 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.307 T
模版小計(清)= 10.06 M2
側模小計(普通模) = 0.92 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 1.510 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: CS1-3A, 位置序號: 8 [X5:-46,Y1:+81];尺寸(樑內緣):165.00 * 350.00 cm ;[擴充半樑]:185.00 * 390.00 cm; 版厚: 15 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]390.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (165/20)+1)/100	38.34
#4	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]185.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (350/15)+1)/100	55.92
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]390.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (165/20)+1)/100	38.34
#4	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]185.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (350/15)+1)/100	55.92

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(165/100)= 1 行
水平向排數: Int(350/100)= 3 列
工作筋總長: 48.00*1*3/100= 1.44 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 390.00*(ceiling(165.00/200)+1)= 780.00 cm
短向總長: 185.00*(ceiling(350.00/200)+1)= 555.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (780.00+555.00)/100= 13.35 M
模版計算:
模版面積: 計算式:165.0*350.0/ 10000 = 5.78 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第1邊:350.00*15)/10000=0.53 M2
模版小計:5.78-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=5.78 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.53 M2
RC計算:
165.0*350.0/ 10000 *15/100= 0.866 M3
RC小計:0.866-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.866 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=76.68 M*(1-0.0000)=76.68 M (76.68 M*0.560/1000= 0.0429 T)
#4=111.84 M*(1-0.0000)=111.84 M (111.84 M*0.994/1000= 0.1112 T)
#5=14.79 M*(1-0.0000)=14.79 M (14.79 M*1.560/1000= 0.0231 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.177 T
模版小計(清)= 5.78 M2
側模小計(普通模) = 0.53 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.866 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: CS1-1, 位置序號: 14 [X6:-1,Y1:+25];尺寸(樑內緣):296.09 * 296.09 cm ;[擴充半樑]:321.65 * 321.65 cm; 版厚: 15 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]321.65+[延伸-搭接]36*1)*(Round (296.09/20)+1)/100	57.22
#4	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]321.65+[延伸-搭接]48*1)*(Round (296.09/20)+1)/100	59.14
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]321.65+[延伸-搭接]36*1)*(Round (296.09/20)+1)/100	57.22
#4	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]321.65+[延伸-搭接]48*1)*(Round (296.09/20)+1)/100	59.14

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(296.09/100)= 2 行
水平向排數: Int(296.09/100)= 2 列
工作筋總長: 48.00*2*2/100= 1.92 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 321.65*(ceiling(296.09/200)+1)= 964.95 cm
短向總長: 321.65*(ceiling(296.09/200)+1)= 964.95 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (964.95+964.95)/100= 19.30 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]8.77 = 8.77 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第1邊:390.00*15+第2邊:46.93*15+第3邊:46.93*15+第4邊:33.85*15)/10000=0.78 M2
版底牆連接模版扣除:
([W15:牆段-1]110.00*15)/10000= 0.17 M2
模版小計:8.77-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.17=8.60 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.78 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]8.77*15/100= 1.315 M3
RC小計:1.315-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.315 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=114.45 M*(1-0.0000)=114.45 M (114.45 M*0.560/1000= 0.0641 T)
#4=118.29 M*(1-0.0000)=118.29 M (118.29 M*0.994/1000= 0.1176 T)
#5=21.22 M*(1-0.0000)=21.22 M (21.22 M*1.560/1000= 0.0331 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.215 T
模版小計(清)= 8.60 M2
側模小計(普通模) = 0.78 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 1.315 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: CS1-1, 位置序號: 15 [X6:+184,Y2:-196];尺寸(樑內緣):266.08 * 266.08 cm ;[擴充半樑]:300.83 * 300.83 cm; 版厚: 15 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]300.83+[延伸-搭接]36*1)*(Round (266.08/20)+1)/100	47.16
#4	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]300.83+[延伸-搭接]48*1)*(Round (266.08/20)+1)/100	48.84
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]300.83+[延伸-搭接]36*1)*(Round (266.08/20)+1)/100	47.16
#4	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]300.83+[延伸-搭接]48*1)*(Round (266.08/20)+1)/100	48.84

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(266.08/100)= 2 行
水平向排數: Int(266.08/100)= 2 列
工作筋總長: 48.00*2*2/100= 1.92 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 300.83*(ceiling(266.08/200)+1)= 902.49 cm
短向總長: 300.83*(ceiling(266.08/200)+1)= 902.49 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (902.49+902.49)/100= 18.05 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]7.04 = 7.04 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第2邊:320.00*15+第3邊:90.00*15+第4邊:200.00*15+第5邊:160.00*15)/10000=1.16 M2
版底牆連接模版扣除:
([W20:牆段-1]360.00*20)/10000= 0.72 M2
模版小計:7.04-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.72=6.32 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=1.16 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]7.04*15/100= 1.056 M3
RC小計:1.056-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.056 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=94.31 M*(1-0.0000)=94.31 M (94.31 M*0.560/1000= 0.0528 T)
#4=97.67 M*(1-0.0000)=97.67 M (97.67 M*0.994/1000= 0.0971 T)
#5=19.97 M*(1-0.0000)=19.97 M (19.97 M*1.560/1000= 0.0312 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.181 T
模版小計(清)= 6.32 M2
側模小計(普通模) = 1.16 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 1.056 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: S1, 位置序號: 23 [X7:+209,Y1:+113];尺寸(樑內緣):106.79 * 106.79 cm ;[擴充半樑]:106.79 * 106.79 cm; 版厚: 15 cm

#4	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]106.79+[延伸-搭接]48*1)*(Round (106.79/20)+1)/100	9.29
#4	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]106.79+[延伸-搭接]48*1)*(Round (106.79/20)+1)/100	9.29
#4	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]106.79+[延伸-搭接]48*1)*(Round (106.79/20)+1)/100	9.29
#4	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]106.79+[延伸-搭接]48*1)*(Round (106.79/20)+1)/100	9.29

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(106.79/100)= 1 行
水平向排數: Int(106.79/100)= 1 列
工作筋總長: 48.00*1*1/100= 0.48 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 106.79*(ceiling(106.79/200)+1)= 213.58 cm
短向總長: 106.79*(ceiling(106.79/200)+1)= 213.58 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (213.58+213.58)/100= 4.27 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]1.14 = 1.14 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第1邊:30.50*15+第2邊:44.23*15+第3邊:525.00*15)/10000=0.90 M2
版底牆連接模版扣除:
([W15:牆段-1]157.50*15+[W15:牆段-2]12.49*15)/10000= 0.25 M2
模版小計:1.14-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.25=0.89 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.90 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]1.14*15/100= 0.171 M3
RC小計:0.171-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.171 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=37.15 M*(1-0.0000)=37.15 M (37.15 M*0.994/1000= 0.0369 T)
#5=4.75 M*(1-0.0000)=4.75 M (4.75 M*1.560/1000= 0.0074 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.044 T
模版小計(清)= 0.89 M2
側模小計(普通模) = 0.90 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.171 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: S6, 位置序號: 24 [X7:+204,Y3:+16];尺寸(樑內緣):565.00 * 9.99 cm ;[擴充半樑]:565.00 * 9.99 cm; 版厚: 15 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]565.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (9.99/15)+1)/100	12.26
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]9.99+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(565/12)+1)/100	50.88
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]565.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (9.99/15)+1)/100	12.26
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]9.99+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(565/12)+1)/100	50.88

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(565/100)= 5 行
水平向排數: Int(9.99/100)= 0 列
工作筋總長: 48.00*5*0/100= 0.00 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 9.99*(ceiling(565.00/200)+1)= 39.96 cm
短向總長: 565.00*(ceiling(9.99/200)+1)= 1130.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (39.96+1130.00)/100= 11.70 M
模版計算:
模版面積: 計算式:565.0*10.0/ 10000 = 0.56 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第2邊:565.00*15)/10000=0.85 M2
模版小計:0.56-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.56 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.85 M2
RC計算:
565.0*10.0/ 10000 *15/100= 0.085 M3
RC小計:0.085-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.085 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=126.27 M*(1-0.0000)=126.27 M (126.27 M*0.994/1000= 0.1255 T)
#5=11.70 M*(1-0.0000)=11.70 M (11.70 M*1.560/1000= 0.0183 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.144 T
模版小計(清)= 0.56 M2
側模小計(普通模) = 0.85 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.085 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: S6, 位置序號: 25 [X7:+204,Y4:+141];尺寸(樑內緣):565.00 * 9.99 cm ;[擴充半樑]:565.00 * 9.99 cm; 版厚: 15 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]565.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (9.99/15)+1)/100	12.26
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]9.99+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(565/12)+1)/100	50.88
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]565.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (9.99/15)+1)/100	12.26
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]9.99+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(565/12)+1)/100	50.88

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(565/100)= 5 行
水平向排數: Int(9.99/100)= 0 列
工作筋總長: 48.00*5*0/100= 0.00 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 9.99*(ceiling(565.00/200)+1)= 39.96 cm
短向總長: 565.00*(ceiling(9.99/200)+1)= 1130.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (39.96+1130.00)/100= 11.70 M
模版計算:
模版面積: 計算式:565.0*10.0/ 10000 = 0.56 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第2邊:565.00*15)/10000=0.85 M2
模版小計:0.56-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.56 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.85 M2
RC計算:
565.0*10.0/ 10000 *15/100= 0.085 M3
RC小計:0.085-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.085 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=126.27 M*(1-0.0000)=126.27 M (126.27 M*0.994/1000= 0.1255 T)
#5=11.70 M*(1-0.0000)=11.70 M (11.70 M*1.560/1000= 0.0183 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.144 T
模版小計(清)= 0.56 M2
側模小計(普通模) = 0.85 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.085 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: S6, 位置序號: 26 [X7:+204,Y6:-234];尺寸(樑內緣):565.00 * 9.99 cm ;[擴充半樑]:565.00 * 9.99 cm; 版厚: 15 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]565.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (9.99/15)+1)/100	12.26
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]9.99+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(565/12)+1)/100	50.88
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]565.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (9.99/15)+1)/100	12.26
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]9.99+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(565/12)+1)/100	50.88

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(565/100)= 5 行
水平向排數: Int(9.99/100)= 0 列
工作筋總長: 48.00*5*0/100= 0.00 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 9.99*(ceiling(565.00/200)+1)= 39.96 cm
短向總長: 565.00*(ceiling(9.99/200)+1)= 1130.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (39.96+1130.00)/100= 11.70 M
模版計算:
模版面積: 計算式:565.0*10.0/ 10000 = 0.56 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第2邊:565.00*15)/10000=0.85 M2
模版小計:0.56-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.56 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.85 M2
RC計算:
565.0*10.0/ 10000 *15/100= 0.085 M3
RC小計:0.085-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.085 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=126.27 M*(1-0.0000)=126.27 M (126.27 M*0.994/1000= 0.1255 T)
#5=11.70 M*(1-0.0000)=11.70 M (11.70 M*1.560/1000= 0.0183 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.144 T
模版小計(清)= 0.56 M2
側模小計(普通模) = 0.85 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.085 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: S6, 位置序號: 27 [X7:+204,Y7:-109];尺寸(樑內緣):565.00 * 9.99 cm ;[擴充半樑]:565.00 * 9.99 cm; 版厚: 15 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]565.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (9.99/15)+1)/100	12.26
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]9.99+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(565/12)+1)/100	50.88
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]565.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (9.99/15)+1)/100	12.26
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]9.99+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(565/12)+1)/100	50.88

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(565/100)= 5 行
水平向排數: Int(9.99/100)= 0 列
工作筋總長: 48.00*5*0/100= 0.00 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 9.99*(ceiling(565.00/200)+1)= 39.96 cm
短向總長: 565.00*(ceiling(9.99/200)+1)= 1130.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (39.96+1130.00)/100= 11.70 M
模版計算:
模版面積: 計算式:565.0*10.0/ 10000 = 0.56 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第2邊:565.00*15)/10000=0.85 M2
模版小計:0.56-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.56 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.85 M2
RC計算:
565.0*10.0/ 10000 *15/100= 0.085 M3
RC小計:0.085-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.085 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=126.27 M*(1-0.0000)=126.27 M (126.27 M*0.994/1000= 0.1255 T)
#5=11.70 M*(1-0.0000)=11.70 M (11.70 M*1.560/1000= 0.0183 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.144 T
模版小計(清)= 0.56 M2
側模小計(普通模) = 0.85 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.085 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: S6, 位置序號: 28 [X7:+204,Y8:+31];尺寸(樑內緣):595.01 * 9.99 cm ;[擴充半樑]:595.01 * 9.99 cm; 版厚: 15 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]595.01+[延伸-搭接]48*1)*(Round (9.99/15)+1)/100	12.86
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]9.99+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (595.01/12)+1)/100	54.05
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]595.01+[延伸-搭接]48*1)*(Round (9.99/15)+1)/100	12.86
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]9.99+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (595.01/12)+1)/100	54.05

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(595.01/100)= 5 行
水平向排數: Int(9.99/100)= 0 列
工作筋總長: 48.00*5*0/100= 0.00 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 9.99*(ceiling(595.01/200)+1)= 39.96 cm
短向總長: 595.01*(ceiling(9.99/200)+1)= 1190.02 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (39.96+1190.02)/100= 12.30 M
模版計算:
模版面積: 計算式:595.0*10.0/ 10000 = 0.59 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第2邊:595.01*15)/10000=0.89 M2
版底牆連接模版扣除:
([W5PCZ:牆段-1]7.49*5+[W5PCZ:牆段-2]27.50*5)/10000= 0.02 M2
模版小計:0.59-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.02=0.58 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.89 M2
RC計算:
595.0*10.0/ 10000 *15/100= 0.089 M3
RC小計:0.089-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.089 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=133.83 M*(1-0.0000)=133.83 M (133.83 M*0.994/1000= 0.1330 T)
#5=12.30 M*(1-0.0000)=12.30 M (12.30 M*1.560/1000= 0.0192 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.152 T
模版小計(清)= 0.58 M2
側模小計(普通模) = 0.89 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.089 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: S3A, 位置序號: 10 [X5:-51,Y2:+234];尺寸(樑內緣):20.00 * 340.00 cm ;[擴充半樑]:40.00 * 340.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)]340.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(20/12)+1)/100	13.08
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]40.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(340/15)+1)/100	21.12
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]340.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(20/12)+1)/100	13.08
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]40.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(340/15)+1)/100	21.12

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
垂直向排數: Int(20/100)= 0 行
水平向排數: Int(340/100)= 3 列
工作筋總長: 58.00*0*3/100= 0.00 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 340.00*(ceiling(20.00/200)+1)= 680.00 cm
短向總長: 40.00*(ceiling(340.00/200)+1)= 120.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (680.00+120.00)/100= 8.00 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]0.64 = 0.64 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第5邊:340.00*20)/10000=0.68 M2
版底牆連接模版扣除:
([W5PCZ:牆段-1]17.50*5+[W5PCZ:牆段-2]17.51*5)/10000= 0.02 M2
模版小計:0.64-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.02=0.62 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.68 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]0.64*20/100= 0.128 M3
RC小計:0.128-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.128 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=68.40 M*(1-0.0000)=68.40 M (68.40 M*0.994/1000= 0.0680 T)
#5=8.00 M*(1-0.0000)=8.00 M (8.00 M*1.560/1000= 0.0125 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.080 T
模版小計(清)= 0.62 M2
側模小計(普通模) = 0.68 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.128 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: CSB, 位置序號: 13 [X5:-171,Y6:+89];尺寸(樑內緣):3689.99 * 100.00 cm ;[擴充半樑]:3709.99 * 100.00 cm; 版厚: 15 cm

#3		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)]3709.99+[搭接-長上]36*4+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round(100/15)+1)/100	314.08
#3		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]100.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(3689.99/15)+1)/100	335.92
#3		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]3709.99+[搭接-長下]36*4+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round(100/15)+1)/100	314.08
#3		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]100.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(3689.99/15)+1)/100	335.92

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(3689.99/100)= 36 行
水平向排數: Int(100/100)= 1 列
工作筋總長: 48.00*36*1/100= 17.28 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 100.00*(ceiling(3689.99/200)+1)= 2000.00 cm
短向總長: 3709.99*(ceiling(100.00/200)+1)= 7419.98 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (2000.00+7419.98)/100= 94.20 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]36.06 = 36.06 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第26邊:3689.99*15)/10000=5.53 M2
版底牆連接模版扣除:
([W15:牆段-1]326.00*15+[W15:牆段-2]80.00*15+[W15:牆段-3]545.00*15+[W15:牆段-4]545.00*15+[W5PCZ:牆段-5]17.51*5+[W5PCZ:牆段-6]17.49*5+[W15:牆段-7]12.51*15+[W15:牆段-8]387.50*15+[W15:牆段-9]252.50*15+[W15:牆段-10]12.51*15+[W15:牆段-11]227.50*15+[W15:牆段-12]12.51*15+[W15:牆段-13]211.50*15+[W15:牆段-14]12.51*15)/10000= 3.96 M2
模版小計:36.06-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]3.96=32.11 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=5.53 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]36.06*15/100= 5.409 M3
RC小計:5.409-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=5.409 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=1,300.00 M*(1-0.0000)=1,300.00 M (1,300.00 M*0.560/1000= 0.7280 T)
#4=111.48 M*(1-0.0000)=111.48 M (111.48 M*0.994/1000= 0.1108 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.839 T
模版小計(清)= 32.11 M2
側模小計(普通模) = 5.53 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 5.409 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: S6, 位置序號: 21 [X6:-26,Y9:-146];尺寸(樑內緣):490.00 * 10.01 cm ;[擴充半樑]:490.00 * 10.01 cm; 版厚: 15 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]490.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(10.01/15)+1)/100	10.76
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]10.01+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(490/12)+1)/100	44.52
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]490.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(10.01/15)+1)/100	10.76
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]10.01+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(490/12)+1)/100	44.52

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(490/100)= 4 行
水平向排數: Int(10.01/100)= 0 列
工作筋總長: 48.00*4*0/100= 0.00 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 10.01*(ceiling(490.00/200)+1)= 40.04 cm
短向總長: 490.00*(ceiling(10.01/200)+1)= 980.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (40.04+980.00)/100= 10.20 M
模版計算:
模版面積: 計算式:490.0*10.0/ 10000 = 0.49 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第4邊:490.00*15)/10000=0.74 M2
版底牆連接模版扣除:
([W15:牆段-1]316.38*15+[W15:牆段-2]25.04*15+[W15:牆段-3]73.50*15+[W15:牆段-4]15.66*15+[W5PCZ:牆段-5]27.50*5+[W5PCZ:牆段-6]7.63*5)/10000= 0.66 M2
模版小計:0.49-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.66=-0.17 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.74 M2
RC計算:
490.0*10.0/ 10000 *15/100= 0.074 M3
RC小計:0.074-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.074 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=110.57 M*(1-0.0000)=110.57 M (110.57 M*0.994/1000= 0.1099 T)
#5=10.20 M*(1-0.0000)=10.20 M (10.20 M*1.560/1000= 0.0159 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.126 T
模版小計(清)= -0.17 M2
側模小計(普通模) = 0.74 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.074 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: CSB, 位置序號: 4 [X1:-231,Y6:+89];尺寸(樑內緣):3689.99 * 100.00 cm ;[擴充半樑]:3729.99 * 100.00 cm; 版厚: 15 cm

#3		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)]3729.99+[搭接-長上]36*4+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round(100/15)+1)/100	315.68
#3		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]100.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(3689.99/15)+1)/100	335.92
#3		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]3729.99+[搭接-長下]36*4+[延伸+彎鉤]36+36)*(Round(100/15)+1)/100	315.68
#3		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]100.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(3689.99/15)+1)/100	335.92

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(3689.99/100)= 36 行
水平向排數: Int(100/100)= 1 列
工作筋總長: 48.00*36*1/100= 17.28 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 100.00*(ceiling(3689.99/200)+1)= 2000.00 cm
短向總長: 3729.99*(ceiling(100.00/200)+1)= 7459.98 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (2000.00+7459.98)/100= 94.60 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]36.06 = 36.06 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第2邊:3689.99*15)/10000=5.53 M2
版底牆連接模版扣除:
([W5PCZ:牆段-1]17.50*5+[W5PCZ:牆段-2]17.49*5+[W15:牆段-3]227.50*15+[W15:牆段-4]12.50*15)/10000= 0.38 M2
模版小計:36.06-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.38=35.68 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=5.53 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]36.06*15/100= 5.409 M3
RC小計:5.409-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=5.409 M3
額外增減計算:
+/- 鋼筋:
#4 : ((3690*2+2348)*2)/100= 194.56 M
#3 : (645/15*240)/100= 103.20 M
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=1,406.40 M*(1-0.0000)=1,406.40 M (1,406.40 M*0.560/1000= 0.7876 T)

#4=306.44 M*(1-0.0000)=306.44 M (306.44 M*0.994/1000= 0.3046 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 1.092 T
模版小計(清)= 35.68 M2
側模小計(普通模) = 5.53 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 5.409 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: S5, 位置序號: 2 [X1:+107,Y4:-171];尺寸(樑內緣):96.03 * 96.03 cm ;[擴充半樑]:117.65 * 117.65 cm; 版厚: 15 cm
Note:本片版為斜版: 傾角:10度 , 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正值

#4		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)]117.65+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (96.03/20)+1)/100	12.82
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]117.65+[延伸-搭接]48*1)*(Round (96.03/20)+1)/100	9.94
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]117.65+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (96.03/20)+1)/100	12.82
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]117.65+[延伸-搭接]48*1)*(Round (96.03/20)+1)/100	9.94

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(96.03/100)= 0 行
水平向排數: Int(96.03/100)= 0 列
工作筋總長: 48.00*0*0/100= 0.00 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 117.65*(ceiling(96.03/200)+1)= 235.30 cm
短向總長: 117.65*(ceiling(96.03/200)+1)= 235.30 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (235.30+235.30)/100= 4.71 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]0.92 = 0.92 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第3邊:220.36*15+第4邊:4.69*15+第5邊:4.69*15+第6邊:4.69*15+第7邊:4.69*15+第8邊:4.69*15+第9邊:24.69*15)/10000=0.40 M2
版底牆連接模版扣除:
([W25R:牆段-1]39.69*25)/10000= 0.10 M2
模版小計:0.92-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.10=0.82 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.40 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]0.92*15/100= 0.138 M3
RC小計:0.138-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.138 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=45.52 M*(1-0.0000)=45.52 M (45.52 M*0.994/1000= 0.0452 T)
#5=4.71 M*(1-0.0000)=4.71 M (4.71 M*1.560/1000= 0.0073 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.053 T
模版小計(清)= 0.84 M2
側模小計(普通模) = 0.40 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.140 M3
Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正值: 1.01543

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: CS1-3, 位置序號: 5 [X2:+80,Y1:+20];尺寸(樑內緣):142.34 * 142.34 cm ;[擴充半樑]:162.67 * 162.67 cm; 版厚: 15 cm

#3		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]162.67+[延伸-搭接]36*1)*(Round (142.34/20)+1)/100	15.89
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]162.67+[延伸-搭接]48*1)*(Round (142.34/12)+1)/100	27.39
#3		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]162.67+[延伸-搭接]36*1)*(Round (142.34/20)+1)/100	15.89

#4	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]162.67+[延伸-搭接]48*1)*(Round (142.34/12)+1)/100	27.39

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(142.34/100)= 1 行
水平向排數: Int(142.34/100)= 1 列
工作筋總長: 48.00*1*1/100= 0.48 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 162.67*(ceiling(142.34/200)+1)= 325.34 cm
短向總長: 162.67*(ceiling(142.34/200)+1)= 325.34 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (325.34+325.34)/100= 6.51 M
模版計算:
模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積值]2.03 = 2.03 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第1邊:12.51*15+第2邊:12.51*15+第3邊:12.52*15+第4邊:12.51*15+第5邊:12.52*15+第6邊:85.00*15+第9邊:125.00*15)/10000=0.41 M2
模版小計:2.03-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=2.03 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.41 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]2.03*15/100= 0.304 M3
RC小計:0.304-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.304 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=31.79 M*(1-0.0000)=31.79 M (31.79 M*0.560/1000= 0.0178 T)
#4=54.77 M*(1-0.0000)=54.77 M (54.77 M*0.994/1000= 0.0544 T)
#5=6.99 M*(1-0.0000)=6.99 M (6.99 M*1.560/1000= 0.0109 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.083 T
模版小計(清)= 2.03 M2
側模小計(普通模) = 0.41 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.304 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: SD, 位置序號: 11 [X5:-44,Y2:-38];尺寸(樑內緣):385.00 * 175.00 cm ;[擴充半樑]:385.00 * 175.00 cm; 版厚: 20 cm

#4	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]385.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (175/15)+1)/100	56.29
#4	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]175.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (385/15)+1)/100	60.21
#4	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]385.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (175/15)+1)/100	56.29
#4	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]175.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (385/15)+1)/100	60.21

工作筋計算:
#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
垂直向排數: Int(385/100)= 3 行
水平向排數: Int(175/100)= 1 列
工作筋總長: 58.00*3*1/100= 1.74 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 175.00*(ceiling(385.00/200)+1)= 525.00 cm
短向總長: 385.00*(ceiling(175.00/200)+1)= 770.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (525.00+770.00)/100= 12.95 M
模版計算:
模版面積: 計算式:385.0*175.0/ 10000 = 6.74 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:6.74-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=6.74 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
385.0*175.0/ 10000 *20/100= 1.348 M3
RC小計:1.348-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.348 M3
----------計算結果小計----------

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=233.00 M*(1-0.0000)=233.00 M (233.00 M*0.994/1000= 0.2316 T)
#5=14.69 M*(1-0.0000)=14.69 M (14.69 M*1.560/1000= 0.0229 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.255 T
模版小計(清)= 6.74 M2
混凝土小計 = 1.348 M3

PMC24-01-樓層: P1, 版ID: SU, 位置序號: 12 [X5:-44,Y2:-38];尺寸(樑內緣):385.00 * 175.00 cm ;[擴充半樑]:385.00 * 175.00 cm; 版厚: 15 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]385.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (175/12)+1)/100	67.36
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]175.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (385/15)+1)/100	56.97
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]385.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (175/12)+1)/100	67.36
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]175.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round (385/15)+1)/100	56.97

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
垂直向排數: Int(385/100)= 3 行
水平向排數: Int(175/100)= 1 列
工作筋總長: 48.00*3*1/100= 1.44 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 175.00*(ceiling(385.00/200)+1)= 525.00 cm
短向總長: 385.00*(ceiling(175.00/200)+1)= 770.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (525.00+770.00)/100= 12.95 M
模版計算:
模版面積: 計算式:385.0*175.0/ 10000 = 6.74 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:6.74-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=6.74 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
385.0*175.0/ 10000 *15/100= 1.011 M3
RC小計:1.011-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.011 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=248.66 M*(1-0.0000)=248.66 M (248.66 M*0.560/1000= 0.1392 T)
#4=14.39 M*(1-0.0000)=14.39 M (14.39 M*0.994/1000= 0.0143 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.154 T
模版小計(清)= 6.74 M2
混凝土小計 = 1.011 M3

結構構件詳細計算列式展現

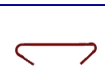
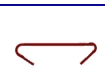
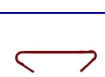
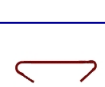
案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P1 (代表樓層:P1->P1)

PMC24-01-樓層: P1 , 柱代號: C4, 位置序號: 16 [X5:+144,Y1:+204] 尺寸: 50 cm * 80 cm , 柱高: 470.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(470+0.00)*14/100	65.80
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 上下箍圈數= Int(((470-70)/2)/10.0)+1=21 上下箍總長= 255.8*21/100=53.71 M	53.71
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 中央箍圈數= Int(((470-70)/2)/10.0)+1=21 中央箍總長= 255.8*21/100=53.71 M	53.71
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 (Int(70/10))*255.8/100=17.90 M	17.90
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (50-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=139.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((470-70)/2)/10.0)+1=21 上下端總長= (139.6+199.6)*21/100=71.2 M	71.2
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((470-70)/2)/10.0)+1=21 中央端總長= (139.6+199.6)*21/100=71.2 M	71.2
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(139.6+199.6)*Int(70/10)/100= 23.74 M	23.7

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*14支
模版計算:
主模版:(50+80)*2*470/10000=12.22 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(G2) 40*70/10000=0.28
第:2邊:-(B10) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(G3) 40*70/10000=0.28
以上小計:0.80 M2
柱版連接模版扣除:
第:2邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:10.00*0/10000=0.0000
第:4邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=15*(470-0)/10000=0.71
連接牆:2(半高or透空):=15*(470-0)/10000=0.71
連接牆:3(半高or透空):=15*(460-0)/10000=0.69
以上小計:2.10 M2
模版總計:12.22-[柱樑交接]0.80-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]2.10=9.32 M2
RC計算:
50*80*470/1000000= 1.880 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=291.503 M (291.503 M*0.994/1000= 0.2898 T)
#8=65.800 M (65.800 M*3.980/1000= 0.2619 T)
鋼筋小計 = 0.5516 T
模版小計(普) = 9.32 M2
混凝土小計 = 1.880 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱代號: C7, 位置序號: 17 [X5:+144,Y2:+204] 尺寸: 50 cm * 80 cm , 柱高: 470.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(470+0.00)*16/100	75.20
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 上下箍圈數= Int(((470-70)/2)/10.0)+1=21 上下箍總長= 255.8*21/100=53.71 M	53.71
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 中央箍圈數= Int(((470-70)/2)/10.0)+1=21 中央箍總長= 255.8*21/100=53.71 M	53.71
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 (Int(70/10))*255.8/100=17.90 M	17.90
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (50-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=139.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((470-70)/2)/10.0)+1=21 上下端總長= (139.6+199.6)*21/100=71.2 M	71.2
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((470-70)/2)/10.0)+1=21 中央端總長= (139.6+199.6)*21/100=71.2 M	71.2
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(139.6+199.6)*Int(70/10)/100= 23.74 M	23.7

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版:(50+80)*2*470/10000=12.22 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B10) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G7) 40*70/10000=0.28
以上小計:0.52 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:10.00*0/10000=0.0000
第:2邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=15*(460-0)/10000=0.69
連接牆:2(半高or透空):=15*(470-0)/10000=0.71
以上小計:1.40 M2
模版總計:12.22-[柱樑交接]0.52-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.40=10.31 M2
RC計算:
50*80*470/1000000= 1.880 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=291.503 M (291.503 M*0.994/1000= 0.2898 T)
#8=75.200 M (75.200 M*3.980/1000= 0.2993 T)
鋼筋小計 = 0.5891 T
模版小計(普) = 10.31 M2
混凝土小計 = 1.880 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱代號: C4, 位置序號: 11 [X2:-46,Y1:+204] 尺寸: 50 cm * 80 cm , 柱高: 534.5 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(534.5+0.00)*14/100	74.83
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 上下箍圈數= Int(((534.5-70)/2)/10.0)+1=24 上下箍總長= 255.8*24/100=61.39 M	61.39
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 中央箍圈數= Int(((534.5-70)/2)/10.0)+1=24 中央箍總長= 255.8*24/100=61.39 M	61.39

#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 (Int(70/10))*255.8/100=17.90 M	17.90
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (50-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=139.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((534.5-70)/2)/10.0)+1=24 上下端總長= (139.6+199.6)*24/100=81.4 M	81.4
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((534.5-70)/2)/10.0)+1=24 中央端總長= (139.6+199.6)*24/100=81.4 M	81.4
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(139.6+199.6)*Int(70/10)/100= 23.74 M	23.7

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*14支
模版計算:
主模版:(50+80)*2*534.5/10000=13.90 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(G4) 40*70/10000=0.28
以上小計:0.28 M2
柱版連接模版扣除:
第:2邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=15*(542-0)/10000=0.81
連接牆:2(半高or透空):=15*(534.5-0)/10000=0.80
連接牆:3(樑底)-:G4=15*(502-70)/10000=0.65
以上小計:2.26 M2
模版總計:13.90-[柱樑交接]0.28-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]2.26=11.35 M2
RC計算:
50*80*534.5/1000000= 2.138 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=327.198 M (327.198 M*0.994/1000= 0.3252 T)
#8=74.830 M (74.830 M*3.980/1000= 0.2978 T)
鋼筋小計 = 0.6231 T
模版小計(普) = 11.35 M2
混凝土小計 = 2.138 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱代號: C7, 位置序號: 12 [X2:-46,Y2:+204] 尺寸: 50 cm * 80 cm , 柱高: 534.5 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(534.5+0.00)*16/100	85.52
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 上下箍圈數= Int(((534.5-0)/2)/10.0)+1=27 上下箍總長= 255.8*27/100=69.06 M	69.06
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 中央箍圈數= Int(((534.5-0)/2)/10.0)+1=27 中央箍總長= 255.8*27/100=69.06 M	69.06
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (50+80)*2-8*4+2*13.89=255.8 (Int(0/10))*255.8/100=0.00 M	0.00
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (50-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=139.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((534.5-0)/2)/10.0)+1=27 上下端總長= (139.6+199.6)*27/100=91.6 M	91.6

#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((534.5-0)/2)/10.0)+1=27 中央端總長= (139.6+199.6)*27/100=91.6 M	91.6
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(139.6+199.6)*Int(0/10)/100= 0.00 M	0.0

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版:(50+80)*2*534.5/10000=13.90 M2
柱樑連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
柱版連接模版扣除:
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=15*(534.5-0)/10000=0.80
連接牆:2(半高or透空):=15*(534.5-0)/10000=0.80
以上小計:1.60 M2
模版總計:13.90-[柱樑交接]0.00-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.60=12.29 M2
RC計算:
50*80*534.5/1000000= 2.138 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=321.249 M (321.249 M*0.994/1000= 0.3193 T)
#8=85.520 M (85.520 M*3.980/1000= 0.3404 T)
鋼筋小計 = 0.6597 T
模版小計(普) = 12.29 M2
混凝土小計 = 2.138 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱代號: C9, 位置序號: 9 [X1:-161,Y9:-171] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B19) 40*60/10000=0.24

第:2邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(G15) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
第:4邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:B19=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:2(樑底)-:B19=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:3(半高or透空):=20*(60-0)/10000=0.12
連接牆:4(半高or透空):=20*(60-0)/10000=0.12
以上小計:1.26 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.26=10.82 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5532 T
模版小計(普) = 10.82 M2
混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱代號: C9, 位置序號: 8 [X1:-161,Y7:+204] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(G15) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
第:4邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2

柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:B19=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:2(樑底)-:B19=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:3(半高or透空):=20*(60-0)/10000=0.12
連接牆:4(半高or透空):=20*(60-0)/10000=0.12
以上小計:1.26 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.26=10.82 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5532 T
模版小計(普) = 10.82 M2
混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱代號: C9, 位置序號: 21 [X5:-241,Y5:-46] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B6) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B6) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.48 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:B6=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:2(樑底)-:B6=15*(400-60)/10000=0.51
以上小計:1.02 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.48-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.02=11.30 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)

#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5532 T
模版小計(普) = 11.30 M2
混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱代號: C9, 位置序號: 7 [X1:-161,Y6:+79] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(G15) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
第:4邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:B19=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:2(樑底)-:B19=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:3(半高or透空):=20*(60-0)/10000=0.12
連接牆:4(半高or透空):=20*(60-0)/10000=0.12
以上小計:1.26 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.26=10.82 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5532 T
模版小計(普) = 10.82 M2
混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱代號: C9, 位置序號: 22 [X5:-241,Y6:+79] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B6) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B6) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.48 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:B6=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:2(樑底)-:B6=15*(400-60)/10000=0.51
以上小計:1.02 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.48-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.02=11.30 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5532 T
模版小計(普) = 11.30 M2
混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱代號: C9, 位置序號: 6 [X1:-161,Y5:-46] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84

#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(G15) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
第:4邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=20*(60-0)/10000=0.12
連接牆:2(樑底)-:B19=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:3(樑底)-:B19=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:4(半高or透空):=20*(60-0)/10000=0.12
以上小計:1.26 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.26=10.82 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5532 T
模版小計(普) = 10.82 M2
混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱代號: C9, 位置序號: 20 [X5:-241,Y4:-171] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95

		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B6) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B6) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.48 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:B6=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:2(樑底)-:B6=15*(400-60)/10000=0.51
以上小計:1.02 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.48-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.02=11.30 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5532 T
模版小計(普) = 11.30 M2
混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱代號: C9, 位置序號: 4 [X1:-161,Y2:+204] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 550.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(550+0)*16/100	88.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((550-60)/2)/10.0)+1=25 上下箍總長= 315.8*25/100=78.95 M	78.95
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((550-60)/2)/10.0)+1=25 中央箍總長= 315.8*25/100=78.95 M	78.95
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((550-60)/2)/10.0)+1=25 上下端總長= (199.6+199.6)*25/100=99.8 M	99.8

#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((550-60)/2)/10.0)+1=25 中央端總長= (199.6+199.6)*25/100=99.8 M	99.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*550/10000=17.60 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B18) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G10) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.48 M2
柱版連接模版扣除:
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
第:4邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=20*(60-0)/10000=0.12
連接牆:2(半高or透空):=15*(534.5-0)/10000=0.80
連接牆:3(樑底)-:B18=15*(400-60)/10000=0.51
以上小計:1.43 M2
模版總計:17.60-[柱樑交接]0.48-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.43=15.69 M2
RC計算:
80*80*550/1000000= 3.520 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=400.347 M (400.347 M*0.994/1000= 0.3979 T)
#8=88.000 M (88.000 M*3.980/1000= 0.3502 T)
鋼筋小計 = 0.7482 T
模版小計(普) = 15.69 M2
混凝土小計 = 3.520 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱代號: C10, 位置序號: 13 [X2:-161,Y10:-36] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*12/100	48.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 上下箍圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 上下箍總長= 235.8*17/100=40.08 M	40.08
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 中央箍圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 中央箍總長= 235.8*17/100=40.08 M	40.08
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 (Int(70/10))*235.8/100=16.50 M	16.50
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 上下端總長= (159.6+159.6)*17/100=54.3 M	54.3
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 中央端總長= (159.6+159.6)*17/100=54.3 M	54.3
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int(70/10)/100= 22.34 M	22.3

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X

續接器第(1)組:8-8*12支
模版計算:
主模版:(60+60)*2*400/10000=9.60 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(G17) 40*70/10000=0.28
第:2邊:-(G18) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.52 M2
柱版連接模版扣除:
第:2邊:20.00*0/10000=0.0000
第:4邊:20.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=15*(400-0)/10000=0.60
連接牆:2(半高or透空):=15*(400-0)/10000=0.60
連接牆:3(半高or透空):=20*(70-0)/10000=0.14
連接牆:4(半高or透空):=20*(70-0)/10000=0.14
以上小計:1.48 M2
模版總計:9.60-[柱樑交接]0.52-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.48=7.60 M2
RC計算:
60*60*400/1000000= 1.440 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=227.511 M (227.511 M*0.994/1000= 0.2261 T)
#8=48.000 M (48.000 M*3.980/1000= 0.1910 T)
鋼筋小計 = 0.4172 T
模版小計(普) = 7.60 M2
混凝土小計 = 1.440 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱代號: C6, 位置序號: 3 [X1:-146,Y1:+219] 尺寸: 50 cm * 50 cm , 柱高: 565.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(565+0.00)*8/100	45.20
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (50+50)*2-8*4+2*13.89=195.8 上下箍圈數= Int(((565-0)/2)/10.0)+1=29 上下箍總長= 195.8*29/100=56.78 M	56.78
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (50+50)*2-8*4+2*13.89=195.8 中央箍圈數= Int(((565-0)/2)/10.0)+1=29 中央箍總長= 195.8*29/100=56.78 M	56.78
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (50+50)*2-8*4+2*13.89=195.8 (Int(0/10))*195.8/100=0.00 M	0.00
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (50-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*1=69.8 Y(垂直)向長度(方形柱)= (50-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*1=69.8	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((565-0)/2)/10.0)+1=29 上下端總長= (69.8+69.8)*29/100=40.5 M	40.5
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((565-0)/2)/10.0)+1=29 中央端總長= (69.8+69.8)*29/100=40.5 M	40.5
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(69.8+69.8)*Int(0/10)/100= 0.00 M	0.0

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)8-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*8支
模版計算:
主模版:(50+50)*2*565/10000=11.30 M2
柱樑連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
柱版連接模版扣除:
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:11.30-[柱樑交接]0.00-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]0.00=11.30 M2

RC計算:
50*50*565/1000000= 1.413 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=194.499 M (194.499 M*0.994/1000= 0.1933 T)
#8=45.200 M (45.200 M*3.980/1000= 0.1799 T)
鋼筋小計 = 0.3732 T
模版小計(普) = 11.30 M2
混凝土小計 = 1.413 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱代號: C6, 位置序號: 1 [X1:-176,Y1:+189] 尺寸: 50 cm * 50 cm , 柱高: 565.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(565+0.00)*8/100	45.20
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (50+50)*2-8*4+2*13.89=195.8 上下箍圈數= Int(((565-0)/2)/10.0)+1=29 上下箍總長= 195.8*29/100=56.78 M	56.78
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (50+50)*2-8*4+2*13.89=195.8 中央箍圈數= Int(((565-0)/2)/10.0)+1=29 中央箍總長= 195.8*29/100=56.78 M	56.78
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (50+50)*2-8*4+2*13.89=195.8 (Int(0/10))*195.8/100=0.00 M	0.00
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (50-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*1=69.8 Y(垂直)向長度(方形柱)= (50-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*1=69.8	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((565-0)/2)/10.0)+1=29 上下端總長= (69.8+69.8)*29/100=40.5 M	40.5
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((565-0)/2)/10.0)+1=29 中央端總長= (69.8+69.8)*29/100=40.5 M	40.5
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(69.8+69.8)*Int(0/10)/100= 0.00 M	0.0

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)8-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*8支
模版計算:
主模版:(50+50)*2*565/10000=11.30 M2
柱樑連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
柱版連接模版扣除:
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=15*(542-0)/10000=0.81
連接牆:2(半高or透空):=15*(550-0)/10000=0.83
以上小計:1.64 M2
模版總計:11.30-[柱樑交接]0.00-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.64=9.66 M2
RC計算:
50*50*565/1000000= 1.413 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=194.499 M (194.499 M*0.994/1000= 0.1933 T)
#8=45.200 M (45.200 M*3.980/1000= 0.1799 T)
鋼筋小計 = 0.3732 T
模版小計(普) = 9.66 M2
混凝土小計 = 1.413 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱代號: C10, 位置序號: 15 [X4:-241,Y10:-36] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層):主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*12/100	48.00

#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 上下箍圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 上下箍總長= 235.8*17/100=40.08 M	40.08
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 中央箍圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 中央箍總長= 235.8*17/100=40.08 M	40.08
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 (Int(70/10))*235.8/100=16.50 M	16.50
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 上下端總長= (159.6+159.6)*17/100=54.3 M	54.3
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-70)/2)/10.0)+1=17 中央端總長= (159.6+159.6)*17/100=54.3 M	54.3
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int(70/10)/100= 22.34 M	22.3

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*12支
模版計算:
主模版:(60+60)*2*400/10000=9.60 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(G16) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G17) 40*70/10000=0.28
以上小計:0.52 M2
柱版連接模版扣除:
第:2邊:20.00*0/10000=0.0000
第:4邊:20.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=15*(400-0)/10000=0.60
連接牆:2(半高or透空):=15*(400-0)/10000=0.60
連接牆:3(半高or透空):=20*(70-0)/10000=0.14
連接牆:4(半高or透空):=20*(70-0)/10000=0.14
以上小計:1.48 M2
模版總計:9.60-[柱樑交接]0.52-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.48=7.60 M2
RC計算:
60*60*400/1000000= 1.440 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=227.511 M (227.511 M*0.994/1000= 0.2261 T)
#8=48.000 M (48.000 M*3.980/1000= 0.1910 T)
鋼筋小計 = 0.4172 T
模版小計(普) = 7.60 M2
混凝土小計 = 1.440 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱代號: C9, 位置序號: 23 [X5:-241,Y7:+204] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84

#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B6) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B6) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.48 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:B6=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:2(樑底)-:B6=15*(400-60)/10000=0.51
以上小計:1.02 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.48-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.02=11.30 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5532 T
模版小計(普) = 11.30 M2
混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱代號: C9, 位置序號: 5 [X1:-161,Y4:-171] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	

#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B18) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(G15) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
第:4邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=20*(60-0)/10000=0.12
連接牆:2(半高or透空):=20*(60-0)/10000=0.12
連接牆:3(樑底)-:B19=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:4(樑底)-:B18=15*(400-60)/10000=0.51
以上小計:1.26 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.26=10.82 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5532 T
模版小計(普) = 10.82 M2
混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱代號: C3, 位置序號: 18 [X5:-241,Y1:+204] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 449.5 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(449.5+0.00)*16/100	71.92
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 上下箍圈數= Int(((449.5-70)/2)/10.0)+1=19 上下箍總長= 235.8*19/100=44.80 M	44.80
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 中央箍圈數= Int(((449.5-70)/2)/10.0)+1=19 中央箍總長= 235.8*19/100=44.80 M	44.80
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 (Int(70/10))*235.8/100=16.50 M	16.50
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((449.5-70)/2)/10.0)+1=19 上下端總長= (159.6+159.6)*19/100=60.6 M	60.6
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((449.5-70)/2)/10.0)+1=19 中央端總長= (159.6+159.6)*19/100=60.6 M	60.6

#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int(70/10)/100= 22.34 M	22.3

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版:(60+60)*2*449.5/10000=10.79 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(G1) 40*70/10000=0.28
第:2邊:-(B5) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(G2) 40*70/10000=0.28
以上小計:0.80 M2
柱版連接模版扣除:
第:2邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
第:4邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=15*(449.5-0)/10000=0.67
連接牆:2(樑底)-:G2=15*(460-70)/10000=0.59
連接牆:3(半高or透空):=25*(440-0)/10000=1.10
以上小計:2.36 M2
模版總計:10.79-[柱樑交接]0.80-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]2.36=7.63 M2
RC計算:
60*60*449.5/1000000= 1.618 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=249.707 M (249.707 M*0.994/1000= 0.2482 T)
#8=71.920 M (71.920 M*3.980/1000= 0.2862 T)
鋼筋小計 = 0.5345 T
模版小計(普) = 7.63 M2
混凝土小計 = 1.618 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱代號: C9, 位置序號: 24 [X5:-241,Y9:-171] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*16/100	64.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 315.8*18/100=56.84 M	56.84
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (199.6+199.6)*18/100=71.8 M	71.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*16支
模版計算:

主模版:(80+80)*2*400/10000=12.80 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B6) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B7) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.48 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:B6=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:2(樑底)-:B7=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:3(半高or透空):=15*(120-0)/10000=0.18
連接牆:4(版底)-:CSA=20*(70-15)/10000=0.11
以上小計:1.31 M2
模版總計:12.80-[柱樑交接]0.48-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.31=11.01 M2
RC計算:
80*80*400/1000000= 2.560 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=300.260 M (300.260 M*0.994/1000= 0.2985 T)
#8=64.000 M (64.000 M*3.980/1000= 0.2547 T)
鋼筋小計 = 0.5532 T
模版小計(普) = 11.01 M2
混凝土小計 = 2.560 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱(橢圓型)代號: C8, 位置序號: 10 [X1:-161,Y10:-46] 長短徑: 80 cm * 0 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*14/100	56.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 348.1*18/100=62.66 M	62.66
#4		外箍筋-中央	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 348.1*18/100=62.66 M	62.66
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 (Int(60/10))*348.1/100=20.89 M	20.89
		繫筋單箍長-RC柱(圓)	X(水平)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5 Y(垂直)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (174.5+174.5)*18/100=62.8 M	62.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (174.5+174.5)*18/100=62.8 M	62.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(174.5+174.5)*Int(60/10)/100= 20.94 M	20.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*14支
模版計算:
主模版(圓型柱):(80*3.1416)*400/10000=10.05 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G18) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(G19) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:2邊:40.00*0/10000=0.0000
第:4邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2

柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:G19=5*(400-60)/10000=0.17
連接牆:2(半高or透空):=5*(400-0)/10000=0.20
以上小計:0.37 M2
模版總計:10.05-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]0.37=8.96 M2
RC計算:
圓形柱: (80/2)^2*3.1416*400/1000000= 2.011 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=292.771 M (292.771 M*0.994/1000= 0.2910 T)
#8=56.000 M (56.000 M*3.980/1000= 0.2229 T)
鋼筋小計 = 0.5139 T
模版小計(普) = 8.96 M2
混凝土小計 = 2.011 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱(橢圓型)代號: C8, 位置序號: 25 [X5:-241,Y10:-46] 長短徑: 80 cm * 0 cm , 柱高: 400.0 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(400+0)*14/100	56.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 上下箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下箍總長= 348.1*18/100=62.66 M	62.66
#4		外箍筋-中央	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 中央箍圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央箍總長= 348.1*18/100=62.66 M	62.66
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 (Int(60/10))*348.1/100=20.89 M	20.89
		繫筋單箍長-RC柱(圓)	X(水平)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5 Y(垂直)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 上下端總長= (174.5+174.5)*18/100=62.8 M	62.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((400-60)/2)/10.0)+1=18 中央端總長= (174.5+174.5)*18/100=62.8 M	62.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(174.5+174.5)*Int(60/10)/100= 20.94 M	20.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*14支
模版計算:
主模版(圓型柱):(80*3.1416)*400/10000=10.05 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B7) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G16) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.48 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:4邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=15*(400-0)/10000=0.60
連接牆:2(半高or透空):=5*(400-0)/10000=0.20
連接牆:3(半高or透空):=5*(400-0)/10000=0.20
以上小計:1.00 M2
模版總計:10.05-[柱樑交接]0.48-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.00=8.57 M2
RC計算:
圓形柱: (80/2)^2*3.1416*400/1000000= 2.011 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=292.771 M (292.771 M*0.994/1000= 0.2910 T)
#8=56.000 M (56.000 M*3.980/1000= 0.2229 T)

鋼筋小計 = 0.5139 T
模版小計(普) = 8.57 M2
混凝土小計 = 2.011 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱(橢圓型)代號: C8, 位置序號: 19 [X5:-241,Y2:+204] 長短徑: 80 cm * 0 cm , 柱高: 449.5 cm

#8		主筋(第1組-一般層): 主筋+搭接(Lg)(續接[搭接=0])	(449.5+0)*14/100	62.93
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 上下箍圈數= Int(((449.5-70)/2)/10.0)+1=19 上下箍總長= 348.1*19/100=66.14 M	66.14
#4		外箍筋-中央	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 中央箍圈數= Int(((449.5-70)/2)/10.0)+1=19 中央箍總長= 348.1*19/100=66.14 M	66.14
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 (Int(70/10))*348.1/100=24.37 M	24.37
		繫筋單箍長-RC柱(圓)	X(水平)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5 Y(垂直)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((449.5-70)/2)/10.0)+1=19 上下端總長= (174.5+174.5)*19/100=66.3 M	66.3
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((449.5-70)/2)/10.0)+1=19 中央端總長= (174.5+174.5)*19/100=66.3 M	66.3
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(174.5+174.5)*Int(70/10)/100= 24.43 M	24.4

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-8*14支
模版計算:
主模版(圓型柱):(80*3.1416)*449.5/10000=11.30 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B5) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G6) 40*70/10000=0.28
第:3邊:-(B6) 40*60/10000=0.24
第:4邊:-(G7) 40*70/10000=0.28
以上小計:1.04 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:2邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
第:4邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=5*(449.5-0)/10000=0.22
連接牆:2(半高or透空):=5*(449.5-0)/10000=0.22
連接牆:3(半高or透空):=15*(460-0)/10000=0.69
連接牆:4(樑底)-:B6=15*(400-60)/10000=0.51
連接牆:5(半高or透空):=5*(449.5-0)/10000=0.22
以上小計:1.87 M2
模版總計:11.30-[柱樑交接]1.04-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.87=8.38 M2
RC計算:
圓形柱: (80/2)^2*3.1416*449.5/1000000= 2.259 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=313.684 M (313.684 M*0.994/1000= 0.3118 T)
#8=62.930 M (62.930 M*3.980/1000= 0.2505 T)
鋼筋小計 = 0.5623 T
模版小計(普) = 8.38 M2
混凝土小計 = 2.259 M3

PMC24-01-樓層: P1 , 柱代號: C5, 位置序號: 14 [X3:-201,Y1:+189] 尺寸: 80 cm * 50 cm , 柱高: 502.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(502+0.00)*16/100	80.32
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+50)*2-8*4+2*13.89=255.8 上下箍圈數= Int(((502-70)/2)/10.0)+1=22 上下箍總長= 255.8*22/100=56.27 M	56.27
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+50)*2-8*4+2*13.89=255.8 中央箍圈數= Int(((502-70)/2)/10.0)+1=22 中央箍總長= 255.8*22/100=56.27 M	56.27
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+50)*2-8*4+2*13.89=255.8 (Int(70/10))*255.8/100=17.90 M	17.90
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (50-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=139.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((502-70)/2)/10.0)+1=22 上下端總長= (199.6+139.6)*22/100=74.6 M	74.6
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((502-70)/2)/10.0)+1=22 中央端總長= (199.6+139.6)*22/100=74.6 M	74.6
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+139.6)*Int(70/10)/100= 23.74 M	23.7

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版:(80+50)*2*502/10000=13.05 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(G3) 40*70/10000=0.28
第:2邊:-(G4) 40*70/10000=0.28
以上小計:0.56 M2
柱版連接模版扣除:
第:2邊:10.00*0/10000=0.0000
第:4邊:10.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=15*(502-0)/10000=0.75
連接牆:2(樑底)-:G3=15*(470-70)/10000=0.60
以上小計:1.35 M2
模版總計:13.05-[柱樑交接]0.56-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.35=11.14 M2
RC計算:
80*50*502/1000000= 2.008 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=303.402 M (303.402 M*0.994/1000= 0.3016 T)
#8=80.320 M (80.320 M*3.980/1000= 0.3197 T)
鋼筋小計 = 0.6213 T
模版小計(普) = 11.14 M2
混凝土小計 = 2.008 M3

裝修空間構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P1 (代表樓層:P1->P1)

PMC24-01[樓層]: P1 [空間名稱]:水箱 ,空間編號: ,位置序號: 7 [X5:-44,Y2:-39]

地坪計算:
地坪材料:(1) F6-地坪1:3水泥打底+20*20cm止滑石英磚
主尺寸:
1.75*3.85 = 6.738 m2
[防水滾邊:](1.75+3.85+1.75+3.85)*1.850 = 20.720 m2
以上小計: +6.738+20.720 = 27.458 m2
地坪材料:(2) 飲用水箱防水層
主尺寸:
1.75*3.85 = 6.738 m2
[防水滾邊:](1.75+3.85+1.75+3.85)*1.850 = 20.720 m2
以上小計: +6.738+20.720 = 27.458 m2

牆面計算:

踢腳計算:

****
PMC24-01[樓層]: P1 [空間名稱]:R01 露臺 ,空間編號: ,位置序號: 4 [X4:+147,Y3:+9]

地坪計算:
地坪材料:(1) F5-地坪整體粉光+6cmPS板30*30cm磨石子隔熱磚
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 217.23 = 217.230 m2
以上小計: +217.230 = 217.230 m2
地坪材料:(2) 露台地坪防水層
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 217.23 = 217.230 m2
以上小計: +217.230 = 217.230 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) 露台牆面防水層(H=30cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆+輕隔間)(邊樑粉刷計入牆面)
粉刷起始:0.00m, 粉刷終止: 0.30m
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.078*0.30 = 0.023 m2
邊段: 2
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.078*0.30 = 0.023 m2
邊段: 3
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.090*0.30 = 0.027 m2
邊段: 4
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 21.088*0.30 = 6.326 m2
邊段: 5
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.938*0.30 = 0.281 m2
邊段: 6
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.434*0.30 = 0.130 m2
邊段: 7
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.422*0.30 = 0.127 m2
邊段: 8
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.422*0.30 = 0.127 m2
邊段: 9
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.422*0.30 = 0.127 m2
邊段: 10
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.434*0.30 = 0.130 m2
邊段: 11
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 3.588*0.30 = 1.076 m2
邊段: 12
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 33.188*0.30 = 9.956 m2
邊段: 13
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.058*0.30 = 0.017 m2
邊段: 14
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.046*0.30 = 0.014 m2

邊段: 15
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.046*0.30 = 0.014 m2
邊段: 16
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.046*0.30 = 0.014 m2
邊段: 17
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.058*0.30 = 0.017 m2
邊段: 18
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 4.888*0.30 = 1.466 m2
邊段: 19
+[小段:1-自定裝修高度] 0.550*0.30 = 0.165 m2
邊段: 20
+[小段:1-自定裝修高度] 0.200*0.30+[小段:2-自定裝修高度] 0.250*0.30 = 0.135 m2
邊段: 21
+[小段:1-(自定裝修高度] 5.450*0.30-[W14-界外]0 = 1.635 m2
邊段: 22
+[小段:1-自定裝修高度] 0.250*0.30+[小段:2-自定裝修高度] 0.200*0.30 = 0.135 m2
邊段: 23
+[小段:1-自定裝修高度] 0.800*0.30 = 0.240 m2
邊段: 24
+[小段:1-自定裝修高度] 0.200*0.30+[小段:2-自定裝修高度] 0.250*0.30 = 0.135 m2
邊段: 25
+[小段:1-(自定裝修高度] 5.450*0.30-[W14-界外]0 = 1.635 m2
邊段: 26
+[小段:1-自定裝修高度] 0.250*0.30+[小段:2-自定裝修高度] 0.200*0.30 = 0.135 m2
邊段: 27
+[小段:1-自定裝修高度] 0.800*0.30 = 0.240 m2
邊段: 28
+[小段:1-自定裝修高度] 0.200*0.30+[小段:2-自定裝修高度] 0.250*0.30 = 0.135 m2
邊段: 29
+[小段:1-(自定裝修高度] 5.450*0.30-[W14-界外]0 = 1.635 m2
邊段: 30
+[小段:1-自定裝修高度] 0.250*0.30+[小段:2-自定裝修高度] 0.200*0.30 = 0.135 m2
邊段: 31
+[小段:1-自定裝修高度] 0.800*0.30 = 0.240 m2
邊段: 32
+[小段:1-自定裝修高度] 0.200*0.30+[小段:2-自定裝修高度] 0.250*0.30 = 0.135 m2
邊段: 33
+[小段:1-(自定裝修高度] 5.450*0.30-[W14-界外]0 = 1.635 m2
邊段: 34
+[小段:1-自定裝修高度] 0.250*0.30+[小段:2-自定裝修高度] 0.200*0.30 = 0.135 m2
邊段: 35
+[小段:1-自定裝修高度] 0.800*0.30 = 0.240 m2
邊段: 36
+[小段:1-自定裝修高度] 0.200*0.30+[小段:2-自定裝修高度] 0.250*0.30 = 0.135 m2
邊段: 37
+[小段:1-(自定裝修高度] 5.450*0.30-[W14-界外]0 = 1.635 m2
邊段: 38
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.250*0.30+[小段:2-(自定裝修高度(半高牆)] 0.150*0.30 = 0.120 m2
邊段: 39
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.050*0.30 = 0.015 m2
邊段: 40
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 2.750*0.30 = 0.825 m2
邊段: 41
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.150*0.30 = 0.045 m2
邊段: 42
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.050*0.30+[小段:2-(自定裝修高度(半高牆)] 0.400*0.30+[小段:3-(自定裝修高度(半高牆)] 4.800*0.30-[門:D8-上切]0.9*0.20+[收邊]0.20*2*0.05-[W17-界外]0 = 1.415 m2
邊段: 43
+[小段:2-(自定裝修高度(半高牆)] 0.023*0.30+[小段:3-(自定裝修高度(半高牆)] 0.102*0.30 = 0.038 m2
邊段: 44
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.125*0.30 = 0.038 m2
邊段: 45
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.125*0.30 = 0.038 m2
邊段: 46
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.125*0.30 = 0.038 m2
邊段: 47
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.125*0.30 = 0.038 m2
邊段: 48
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 2.350*0.30-[W16-界外]0 = 0.705 m2
邊段: 49
+[小段:1-(自定裝修高度(半高柱)] 0.800*0.30 = 0.240 m2
邊段: 50
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 3.200*0.30-[W15-界外]0 = 0.960 m2
邊段: 51

+[小段:1-(自定裝修高度(半高柱)] 0.500*0.30 = 0.150 m2
邊段: 52
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 5.900*0.30 = 1.770 m2
邊段: 53
+[小段:1-(自定裝修高度(半高柱)] 0.800*0.30 = 0.240 m2
邊段: 54
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 5.900*0.30 = 1.770 m2
邊段: 55
+[小段:1-(自定裝修高度(半高柱)] 0.500*0.30 = 0.150 m2
邊段: 56
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 1.000*0.30-[門:D8-上切]0.9*0.20+[收邊]0.20*2*0.05 = 0.140 m2
邊段: 57
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 1.238*0.30 = 0.371 m2
邊段: 58
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.090*0.30 = 0.027 m2
邊段: 59
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.078*0.30 = 0.023 m2
以上邊段小計: = 39.567 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +39.567 = 39.567 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: P1 [空間名稱]:R02 水箱間 ,空間編號: ,位置序號: 6 [X5:-46,Y2:-71]

地坪計算:
地坪材料:(1) F7-地坪1:2防水水泥粉光
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 21.83 = 21.830 m2
內含空間面積(扣):
= 0.000 m2
額外增減(+/-):
-9.79 = -9.790 m2

以上小計: +21.830-9.790 = 12.040 m2

平頂計算:
平頂材料:(1) C1-平頂夾板模頂板整平處理 =>(裝修範圍:僅計平頂底,不計過樑,邊樑)(邊樑粉刷計入平頂)
主尺寸(平面投影面積):
[主面積(不規則多邊形):] 21.83 = 21.830 m2
過樑底(扣):
-[B5]4.200*0.40-[G7]3.200*0.40 = -2.960 m2
邊樑底(扣):
-[G2]3.200*0.25-[B10]4.200*0.35 = -2.270 m2
內含空間(扣+回補):
= 0.000 m2
以上小計: +21.830-2.960-2.270 = 16.600 m2
平頂材料:(2) C1-平頂普通模樑位整平處理 =>(裝修範圍:獨立過樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
獨立過樑裝修(雙側+底):
+[B5]4.20*(0.60-0.00)*2+4.20*0.40+[G7]3.20*(0.70-0.00)*2+3.20*0.40 = 12.480 m2
內含空間(扣):
= 0.000 m2
以上小計: +12.480 = 12.480 m2
平頂材料:(3) W4-內牆邊樑1:2防水水泥粉光 =>(裝修範圍:獨立邊樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
獨立邊樑裝修(側+底):
+[G2]3.20*(0.70-0.00)*1+[G2]3.20*0.25+[B10]4.20*(0.60-0.00)*1+[B10]4.20*0.35 = 7.030 m2
內含空間(扣):
= 0.000 m2
以上小計: +7.030 = 7.030 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) W4-內牆1:2防水水泥粉光 =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(自訂高度牆)] 3.200*4.60+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0-[窗:W15]3.2*1.45+[收邊](3.2+1.45)*2*0.05 = 10.545 m2
邊段: 2
+[小段:1-(柱邊牆樑底(割交))-G2] 0.250*(4.50-0.70)+[小段:2-(柱邊牆透空)] 0.400*4.50 = 2.750 m2
邊段: 3
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.50+[小段:2-(柱邊牆樑底(割交))-B5] 0.400*(4.50-0.60)+[小段:3-(柱邊牆透空)]

0.050*4.50 = 2.685 m2
邊段: 4
+[小段:1-(自訂高度牆)] 4.200*4.50-[門:D8]0.9*2.3+[收邊](0.9+2.3)*2*0.05 = 17.150 m2
邊段: 5
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.050*4.50+[小段:2-(自訂高度牆)] 0.200*4.50 = 1.125 m2
邊段: 6
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.070*4.50 = 0.315 m2
邊段: 7
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.070*4.50 = 0.315 m2
邊段: 8
+[小段:1-(柱邊牆樑底(割交))-B5] 0.070*(4.50-0.60) = 0.273 m2
邊段: 9
+[小段:2-(柱邊牆透空)] 0.070*4.50 = 0.315 m2
邊段: 10
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.070*4.50 = 0.315 m2
邊段: 11
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.070*4.50 = 0.315 m2
邊段: 12
+[小段:2-(柱邊牆樑底(割交))-G7] 0.070*(4.50-0.70) = 0.266 m2
邊段: 13
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.070*4.50 = 0.315 m2
邊段: 14
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.070*4.50 = 0.315 m2
邊段: 15
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.200*4.50+[小段:2-(自訂高度牆)] 0.050*4.50 = 1.125 m2
邊段: 16
+[小段:1-(自訂高度牆)] 3.200*4.60 = 14.720 m2
邊段: 17
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.050*4.70+[小段:2-(柱邊牆樑底(割交))-G7] 0.400*(4.70-0.70)+[小段:3-(柱邊牆透空)] 0.200*4.70 = 2.775 m2
邊段: 18
+[小段:2-(柱邊牆樑底(割交))-B10] 0.350*(4.70-0.60) = 1.435 m2
邊段: 19
+[小段:1-(自訂高度牆)] 4.200*4.70+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0 = 19.740 m2
邊段: 20
+[小段:1-(柱邊牆樑底(割交))-B10] 0.350*(4.70-0.60) = 1.435 m2
邊段: 21
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.400*4.70+[小段:2-(柱邊牆樑底(割交))-G2] 0.250*(4.70-0.70) = 2.880 m2
以上邊段小計: = 81.109 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +81.109 = 81.109 m2
牆面材料:(2) W4-內牆批土 =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
= 0.000 m2
邊段: 2
= 0.000 m2
邊段: 3
= 0.000 m2
邊段: 4
= 0.000 m2
邊段: 5
= 0.000 m2
邊段: 6
= 0.000 m2
邊段: 7
= 0.000 m2
邊段: 8
= 0.000 m2
邊段: 9
= 0.000 m2
邊段: 10
= 0.000 m2
邊段: 11
= 0.000 m2
邊段: 12
= 0.000 m2
邊段: 13
= 0.000 m2
邊段: 14
= 0.000 m2
邊段: 15

= 0.000 m2
邊段: 16
= 0.000 m2
邊段: 17
= 0.000 m2
邊段: 18
= 0.000 m2
邊段: 19
= 0.000 m2
邊段: 20
= 0.000 m2
邊段: 21
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 0.000 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: = 0.000 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: P1 [空間名稱]:R03 空調機房 ,空間編號: ,位置序號: 2 [X2:+161,Y1:+244]

地坪計算:
地坪材料:(1) F5-地坪整體粉光+6cmPS板30*30cm磨石子隔熱磚
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 22.52 = 22.520 m2
以上小計: +22.520 = 22.520 m2
地坪材料:(2) 露台地坪防水層
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 22.52 = 22.520 m2
以上小計: +22.520 = 22.520 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) 露台牆面防水層(H=30cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆+輕隔間)(邊樑粉刷計入牆面)
粉刷起始:0.00m, 粉刷終止: 0.30m
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(自定裝修高度(半高柱)] 0.500*0.30 = 0.150 m2
邊段: 2
+[小段:1-(自定裝修高度(半高柱)] 0.300*0.30 = 0.090 m2
邊段: 3
+[小段:1-(自定裝修高度(半高柱)] 0.300*0.30 = 0.090 m2
邊段: 4
+[小段:1-(自定裝修高度(半高柱)] 0.350*0.30 = 0.105 m2
邊段: 5
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 3.200*0.30-[門:D8-上切]0.9*0.20+[收邊]0.20*2*0.05-[自由開口-界外]0 = 0.800 m2
邊段: 6
+[小段:1-(自定裝修高度(半高柱)] 0.650*0.30 = 0.195 m2
邊段: 7
+[小段:1-(自定裝修高度(半高柱)] 0.350*0.30 = 0.105 m2
邊段: 8
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 4.200*0.30 = 1.260 m2
邊段: 9
+[小段:1-(自定裝修高度(半高柱)] 0.350*0.30 = 0.105 m2
邊段: 10
+[小段:1-(自定裝修高度(半高柱)] 0.250*0.30+[小段:2-(自定裝修高度(半高柱)] 0.300*0.30+[小段:3-(自定裝修高度(半高柱)] 0.100*0.30 = 0.195 m2
邊段: 11
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 3.200*0.30 = 0.960 m2
邊段: 12
+[小段:1-(自定裝修高度(半高柱)] 0.100*0.30+[小段:2-(自定裝修高度(半高柱)] 0.300*0.30+[小段:3-(自定裝修高度(半高柱)] 0.250*0.30 = 0.195 m2
邊段: 13
+[小段:1-(自定裝修高度(半高柱)] 0.800*0.30 = 0.240 m2
邊段: 14
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 4.200*0.30-[自由開口-界外]0-[自由開口-界外]0-[自由開口-界外]0-[自由開口-界外]0-[自由開口-界外]0-[自由開口-界外]0 = 1.260 m2
以上邊段小計: = 5.750 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +5.750 = 5.750 m2

踢腳計算:

****
PMC24-01[樓層]: P1 [空間名稱]:101 活動中心 ,空間編號: ,位置序號: 3 [X3:+24,Y6:+109]

平頂計算:
平頂材料:(1) W1-內牆邊樑1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) => (裝修範圍:獨立邊樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
獨立邊樑裝修(側+底):
+[B6]5.45*(0.60-0.00)*1+[B6]5.45*0.00+[B6]5.45*(0.60-0.00)*1+[B6]5.45*0.00+[B6]5.45*(0.60-0.00)*1+[B6]5.45*0.00+[B6]5.45*(0.60-0.00)*1+[B6]5.45*0.00+[B6]5.45*(0.60-0.00)*1+[B6]5.45*0.00+[B7]5.45*(0.60-0.00)*1+[B7]5.45*0.00+[G16]4.30*(0.60-0.00)*1+[G16]4.30*0.40+[G17]10.20*(0.70-0.00)*1+[G17]10.20*0.40+[G18]4.30*(0.60-0.00)*1+[G18]4.30*0.40+[B19]5.45*(0.60-0.00)*1+[B19]5.45*0.00+[B19]5.45*(0.60-0.00)*1+[B19]5.45*0.00+[B19]5.45*(0.60-0.00)*1+[B19]5.45*0.00+[B19]5.45*(0.60-0.00)*1+[B19]5.45*0.00+[B19]5.45*(0.60-0.00)*1+[B19]5.45*0.00+[B18]5.45*(0.60-0.00)*1+[B18]5.45*0.00 = 59.060 m2
以上小計: +59.060 = 59.060 m2

內牆段裝修計算:
[內牆段位置]:101 活動中心-內牆段位置: 3:3:2:1: ; PMC24-01; [X2:-46,Y2:+244]
內牆段粉刷材料:(1) W2-內牆9mm矽酸鈣板面貼美耐板(綠建材+耐燃一級、色另訂)(RC牆) =>(須自主材料扣除)
主尺寸:
內牆段: 1
= 0.000 m2
內牆段: 2
+[小段:1-(柱邊牆半高)] 0.500*5.35 = 2.675 m2
內牆段: 3
+[小段:1-(陽台女兒牆)] 3.200*5.35 = 17.120 m2
內牆段: 4
+[小段:1-(柱邊牆半高)] 0.200*5.50 = 1.100 m2
以上分段小計: = 20.895 m2
以上分段合計: +20.895 = 20.895 m2
[內牆段位置]:101 活動中心-內牆段位置: 5:6:7: ; PMC24-01; [X5:-16,Y2:+244]
內牆段粉刷材料:(1) W2-內牆9mm矽酸鈣板面貼美耐板(綠建材+耐燃一級、色另訂)(RC牆) =>(須自主材料扣除)
主尺寸:
內牆段: 1
+[小段:1-(柱邊牆半高)] 0.500*4.70 = 2.350 m2
內牆段: 2
+[小段:1-(陽台女兒牆)] 3.200*4.60 = 14.720 m2
內牆段: 3
+[小段:1-(陽台女兒牆)] 0.200*4.50 = 0.900 m2
以上分段小計: = 17.970 m2
以上分段合計: +17.970 = 17.970 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) W1-內牆1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*5.50 = 1.100 m2
邊段: 2
+[小段:1-(自訂高度牆)] 3.200*5.35 = 17.120 m2
邊段: 3
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.500*5.35 = 2.675 m2
邊段: 4
+[小段:1-(空牆段)] 12.600*0 = 0.000 m2
邊段: 5
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.500*4.70 = 2.350 m2
邊段: 6
+[小段:1-(自訂高度牆)] 3.200*4.60 = 14.720 m2
邊段: 7
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.200*4.50 = 0.900 m2
邊段: 8
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B6] 5.450*(4.00-0.60)-[窗:W14]5.45*2.45+[收邊](5.45+2.45)*2*0.05 = 5.968 m2
邊段: 9
+[小段:2-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 10
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.800*4.00 = 3.200 m2
邊段: 11
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 12
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B6] 5.450*(4.00-0.60)-[窗:W14]5.45*2.45+[收邊](5.45+2.45)*2*0.05 = 5.968 m2

邊段: 13
+[小段:2-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 14
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.800*4.00 = 3.200 m2
邊段: 15
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 16
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B6] 5.450*(4.00-0.60)-[窗:W14]5.45*2.45+[收邊](5.45+2.45)*2*0.05 = 5.968 m2
邊段: 17
+[小段:2-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 18
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.800*4.00 = 3.200 m2
邊段: 19
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 20
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B6] 5.450*(4.00-0.60)-[窗:W14]5.45*2.45+[收邊](5.45+2.45)*2*0.05 = 5.968 m2
邊段: 21
+[小段:2-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 22
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.800*4.00 = 3.200 m2
邊段: 23
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 24
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B6] 5.450*(4.00-0.60)-[窗:W14]5.45*2.45+[收邊](5.45+2.45)*2*0.05 = 5.968 m2
邊段: 25
+[小段:2-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 26
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.800*4.00 = 3.200 m2
邊段: 27
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 28
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B7] 5.450*(4.00-0.60)-[窗:W14]5.45*2.45+[收邊](5.45+2.45)*2*0.05 = 5.968 m2
邊段: 29
+[小段:2-(透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 30
+[小段:1-(透空)] 0.200*4.00+[小段:2-(樑底(割交))-G16] 0.400*(4.00-0.60) = 2.160 m2
邊段: 31
+[小段:1-(自訂高度牆)] 4.300*0.70+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0 = 3.010 m2
邊段: 32
+[小段:2-(柱邊牆樑底)-G16] 0.400*(4.00-0.60) = 1.360 m2
邊段: 33
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.600*4.00 = 2.400 m2
邊段: 34
+[小段:2-(柱邊牆樑底)-G17] 0.400*(4.00-0.70) = 1.320 m2
邊段: 35
+[小段:1-(自訂高度牆)] 10.200*0.70+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0 = 7.140 m2
邊段: 36
+[小段:2-(柱邊牆樑底)-G17] 0.400*(4.00-0.70) = 1.320 m2
邊段: 37
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.600*4.00 = 2.400 m2
邊段: 38
+[小段:2-(柱邊牆樑底)-G18] 0.400*(4.00-0.60) = 1.360 m2
邊段: 39
+[小段:1-(自訂高度牆)] 4.300*0.70+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0 = 3.010 m2
邊段: 40
+[小段:2-(樑底(割交))-G18] 0.400*(4.00-0.60)+[小段:3-(透空)] 0.200*4.00 = 2.160 m2
邊段: 41
+[小段:1-(透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 42
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B19] 5.450*(4.00-0.60)-[窗:W18]5.45*2.45+[收邊](5.45+2.45)*2*0.05 = 5.968 m2
邊段: 43
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 44
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.800*4.00 = 3.200 m2
邊段: 45
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2

邊段: 46
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B19] 5.450*(4.00-0.60)-[窗:W18]5.45*2.45+[收邊](5.45+2.45)*2*0.05 = 5.968 m2
邊段: 47
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 48
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.800*4.00 = 3.200 m2
邊段: 49
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 50
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B19] 5.450*(4.00-0.60)-[窗:W18]5.45*2.45+[收邊](5.45+2.45)*2*0.05 = 5.968 m2
邊段: 51
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 52
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.800*4.00 = 3.200 m2
邊段: 53
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 54
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B19] 5.450*(4.00-0.60)-[窗:W18]5.45*2.45+[收邊](5.45+2.45)*2*0.05 = 5.968 m2
邊段: 55
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 56
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.800*4.00 = 3.200 m2
邊段: 57
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 58
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B19] 5.450*(4.00-0.60)-[窗:W18]5.45*2.45+[收邊](5.45+2.45)*2*0.05 = 5.968 m2
邊段: 59
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 60
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.800*4.00 = 3.200 m2
邊段: 61
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.00 = 0.800 m2
邊段: 62
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B18] 5.450*(4.00-0.60)-[窗:W18]5.45*2.45+[收邊](5.45+2.45)*2*0.05 = 5.968 m2
以上邊段小計: = 187.715 m2
額外增減(+/-):
+758.599-678.96 = 79.64 m2
內牆段粉刷回扣統計表列:
1. W2-內牆9mm矽酸鈣板面貼美耐板(綠建材+耐燃一級、色另訂)(RC牆)= 20.90 m2
2. W2-內牆9mm矽酸鈣板面貼美耐板(綠建材+耐燃一級、色另訂)(RC牆)= 17.97 m2
內牆段粉刷扣除量小計: 38.87 m2
以上小計: +187.715+79.639-38.865 = 228.489 m2
牆面材料:(2) W2-內牆面貼美耐板(綠建材+耐燃一級、色另訂)(輕隔間牆) =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
= 0.000 m2
邊段: 2
= 0.000 m2
邊段: 3
= 0.000 m2
邊段: 4
= 0.000 m2
邊段: 5
= 0.000 m2
邊段: 6
= 0.000 m2
邊段: 7
= 0.000 m2
邊段: 8
= 0.000 m2
邊段: 9
= 0.000 m2
邊段: 10
= 0.000 m2
邊段: 11
= 0.000 m2
邊段: 12
= 0.000 m2

邊段: 13
= 0.000 m2
邊段: 14
= 0.000 m2
邊段: 15
= 0.000 m2
邊段: 16
= 0.000 m2
邊段: 17
= 0.000 m2
邊段: 18
= 0.000 m2
邊段: 19
= 0.000 m2
邊段: 20
= 0.000 m2
邊段: 21
= 0.000 m2
邊段: 22
= 0.000 m2
邊段: 23
= 0.000 m2
邊段: 24
= 0.000 m2
邊段: 25
= 0.000 m2
邊段: 26
= 0.000 m2
邊段: 27
= 0.000 m2
邊段: 28
= 0.000 m2
邊段: 29
= 0.000 m2
邊段: 30
= 0.000 m2
邊段: 31
= 0.000 m2
邊段: 32
= 0.000 m2
邊段: 33
= 0.000 m2
邊段: 34
= 0.000 m2
邊段: 35
= 0.000 m2
邊段: 36
= 0.000 m2
邊段: 37
= 0.000 m2
邊段: 38
= 0.000 m2
邊段: 39
= 0.000 m2
邊段: 40
= 0.000 m2
邊段: 41
= 0.000 m2
邊段: 42
= 0.000 m2
邊段: 43
= 0.000 m2
邊段: 44
= 0.000 m2
邊段: 45
= 0.000 m2
邊段: 46
= 0.000 m2
邊段: 47
= 0.000 m2
邊段: 48
= 0.000 m2
邊段: 49
= 0.000 m2

邊段: 50
= 0.000 m2
邊段: 51
= 0.000 m2
邊段: 52
= 0.000 m2
邊段: 53
= 0.000 m2
邊段: 54
= 0.000 m2
邊段: 55
= 0.000 m2
邊段: 56
= 0.000 m2
邊段: 57
= 0.000 m2
邊段: 58
= 0.000 m2
邊段: 59
= 0.000 m2
邊段: 60
= 0.000 m2
邊段: 61
= 0.000 m2
邊段: 62
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 0.000 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: = 0.000 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: P1 [空間名稱]:S01 樓梯 A 梯間 ,空間編號: ,位置序號: 9 [X6:+164,Y2:+14]

地坪計算:
地坪材料:(1) F3-地坪40*40cm光面透心磨石子地磚
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 6.82 = 6.820 m2
以上小計: +6.820 = 6.820 m2

平頂計算:
平頂材料:(1) W1-內牆邊樑1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:獨立邊樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
獨立邊樑裝修(側+底):
+[b2]3.20*(0.50-0.00)*1+[b2]3.20*0.05 = 1.760 m2
以上小計: +1.760 = 1.760 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) W1-內牆1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(空牆段)] 1.350*0+[小段:2-(空牆段)] 0.050*0 = 0.000 m2
邊段: 2
+[小段:1-(自訂高度牆)] 3.200*4.40+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計] 0+[小段:2-(自訂高度牆)] 0.400*4.40+[小段:3-(自訂高度牆)] 0.050*4.40-[門:D8]0.9*2.3+[收邊](0.9+2.3)*2*0.05 = 14.310 m2
邊段: 3
+[小段:1-(自訂高度牆)] 2.500*4.45 = 11.125 m2
邊段: 4
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.050*4.50+[小段:2-(自訂高度牆)] 0.400*4.50+[小段:3-(自訂高度牆)] 0.200*4.50 = 2.925 m2
邊段: 5
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.900*4.50-[門:D8]0.9*2.3+[收邊](0.9+2.3)*2*0.05 = 2.300 m2
邊段: 6
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.900*1.10 = 0.990 m2
邊段: 7
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.200*1.10 = 0.220 m2
邊段: 8
+[小段:1-(自訂高度牆)] 2.100*1.10 = 2.310 m2
以上邊段小計: = 34.180 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2

以上小計: +34.180 = 34.180 m2
牆面材料:(2) W1-內牆批土+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
= 0.000 m2
邊段: 2
= 0.000 m2
邊段: 3
= 0.000 m2
邊段: 4
= 0.000 m2
邊段: 5
= 0.000 m2
邊段: 6
= 0.000 m2
邊段: 7
= 0.000 m2
邊段: 8
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 0.000 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: = 0.000 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: P1 [空間名稱]:S01 樓梯 A 樓梯間 ,空間編號: ,位置序號: 8 [X6:+94,Y2:-223]

平頂計算:
平頂材料:(1) W1-內牆邊樑1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:獨立邊樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
獨立邊樑裝修(側+底):
+[G1]2.33*(0.70-0.00)*1+[G1]2.33*0.15+[G1]0.07*(0.70-0.00)*1+[G1]0.07*0.15+[b2]0.00*(0.50-0.00)*1+[b2]0.00*0.05+[b2]1.58*(0.50-0.00)*1+[b2]1.58*0.05 = 2.909 m2
以上小計: +2.909 = 2.909 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) W1-內牆1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(自訂高度牆)] 2.330*4.40+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0-[窗:W16]1.6*1.45+[收邊](1.6+1.45)*2*0.05 = 8.237 m2
邊段: 2
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.066*4.40+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0 = 0.290 m2
邊段: 3
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.046*4.40 = 0.202 m2
邊段: 4
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.046*4.40 = 0.202 m2
邊段: 5
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.046*4.40 = 0.202 m2
邊段: 6
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.046*4.40+[小段:2-(自訂高度牆)] 0.020*4.40+[小段:2-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0 = 0.290 m2
邊段: 7
+[小段:1-(自訂高度牆)] 1.580*4.40+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0-[窗:W17]0.8*1.45+[收邊](0.8+1.45)*2*0.05 = 6.017 m2
邊段: 8
+[小段:1-(空牆段)] 0.050*0+[小段:2-(空牆段)] 1.350*0 = 0.000 m2
邊段: 9
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.400*1.10 = 0.440 m2
邊段: 10
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.200*1.10 = 0.220 m2
邊段: 11
+[小段:1-(自訂高度牆)] 2.400*1.10 = 2.640 m2
邊段: 12
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.900*1.10 = 0.990 m2
邊段: 13
+[小段:1-(自訂高度牆)] 3.200*4.50 = 14.400 m2

邊段: 14
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.400*4.50+[小段:2-(柱邊牆樑底(割交))-G1] 0.150*(4.50-0.70) = 2.370 m2
以上邊段小計: = 36.502 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +36.502 = 36.502 m2
牆面材料:(2) W1-內牆批土+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
= 0.000 m2
邊段: 2
= 0.000 m2
邊段: 3
= 0.000 m2
邊段: 4
= 0.000 m2
邊段: 5
= 0.000 m2
邊段: 6
= 0.000 m2
邊段: 7
= 0.000 m2
邊段: 8
= 0.000 m2
邊段: 9
= 0.000 m2
邊段: 10
= 0.000 m2
邊段: 11
= 0.000 m2
邊段: 12
= 0.000 m2
邊段: 13
= 0.000 m2
邊段: 14
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 0.000 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: = 0.000 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: P1 [空間名稱]:主要入口地坪防水層 ,空間編號: ,位置序號: 1 [X1:+73,Y3:+46]

地坪計算:
地坪材料:(1) 主要入口頂板地坪防水層
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 13.24 = 13.240 m2
以上小計: +13.240 = 13.240 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) 主要入口頂板牆面防水層(H=30cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆+輕隔間)(邊樑粉刷計入牆面)
粉刷起始:0.00m, 粉刷終止: 0.30m
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.082*0 = 0.000 m2
邊段: 2
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.082*0 = 0.000 m2
邊段: 3
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.082*0 = 0.000 m2
邊段: 4
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.082*0 = 0.000 m2
邊段: 5
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.082*0 = 0.000 m2
邊段: 6
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.082*0 = 0.000 m2
邊段: 7
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.082*0 = 0.000 m2
邊段: 8
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.082*0 = 0.000 m2

邊段: 9
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.082*0 = 0.000 m2
邊段: 10
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.082*0 = 0.000 m2
邊段: 11
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.082*0 = 0.000 m2
邊段: 12
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.082*0 = 0.000 m2
邊段: 13
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.619*0 = 0.000 m2
邊段: 14
+[小段:2-(自定裝修高度(半高牆)] 0.400*0.30 = 0.120 m2
邊段: 15
+[小段:1-(自定裝修高度(半高牆)] 0.150*0.30 = 0.045 m2
邊段: 16
+[小段:2-(自定裝修高度(半高牆)] 5.650*0.30+[小段:3-(自定裝修高度(半高牆)] 0.400*0.30+[小段:4-自定裝修高度] 0.200*0.30 = 1.875 m2
邊段: 17
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 1.205*0+[小段:2-(空牆段)-自設高度] 0.301*0+[小段:3-(空牆段)-自設高度] 0.698*0 = 0.000 m2
邊段: 18
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.012*0 = 0.000 m2
邊段: 19
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.012*0 = 0.000 m2
邊段: 20
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.012*0 = 0.000 m2
邊段: 21
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.012*0 = 0.000 m2
邊段: 22
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.012*0 = 0.000 m2
邊段: 23
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.012*0 = 0.000 m2
邊段: 24
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.012*0 = 0.000 m2
邊段: 25
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.012*0 = 0.000 m2
邊段: 26
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.012*0 = 0.000 m2
邊段: 27
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.012*0 = 0.000 m2
邊段: 28
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.012*0 = 0.000 m2
邊段: 29
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.012*0 = 0.000 m2
邊段: 30
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.012*0 = 0.000 m2
邊段: 31
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.012*0 = 0.000 m2
邊段: 32
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.012*0 = 0.000 m2
邊段: 33
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.012*0 = 0.000 m2
邊段: 34
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.012*0 = 0.000 m2
邊段: 35
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.012*0 = 0.000 m2
邊段: 36
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.012*0 = 0.000 m2
邊段: 37
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.012*0 = 0.000 m2
邊段: 38
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 5.310*0 = 0.000 m2
邊段: 39
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.082*0 = 0.000 m2
邊段: 40
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.082*0 = 0.000 m2
邊段: 41
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.082*0 = 0.000 m2
邊段: 42
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.082*0 = 0.000 m2
邊段: 43
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.082*0 = 0.000 m2
邊段: 44
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.082*0 = 0.000 m2

邊段: 45
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.082*0 = 0.000 m2
邊段: 46
+[小段:1-(空牆段)-自設高度] 0.082*0 = 0.000 m2
以上邊段小計: = 2.040 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +2.040 = 2.040 m2

踢腳計算:

****

PMC24-01[樓層]: P1 [空間名稱]:104 舞台 ,空間編號: ,位置序號: 5 [X3:-201,Y2:-14]

平頂計算:
平頂材料:(1) C3-平頂輕鋼架暗架6mm矽酸鈣板面貼美耐板(綠建材+耐燃一級)天花板 =>(裝修範圍:僅計天花板平面)(邊樑粉刷計入牆面)
主尺寸(平面投影面積):
12.60*5.15 = 64.890 m2
以上小計: +64.890 = 64.890 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) W2-內牆9mm矽酸鈣板面貼美耐板(綠建材+耐燃一級、色另訂)(RC牆) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入牆面)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-透空(輕隔間段)-不計]0+[小段:2-樑底割交(輕隔間段)-不計]0+[小段:3-透空(輕隔間段)-不計]0+[小段:4-樑底割交(輕隔間段)-不計]0+[小段:5-透空(輕隔間段)-不計]0+[小段:6-樑底割交(輕隔間段)-不計]0+[小段:7-透空(輕隔間段)-不計]0+[小段:8-樑底割交(輕隔間段)-不計]0+[小段:9-透空(輕隔間段)-不計]0 = 0.000 m2
邊段: 2
+[小段:1-(自訂高度牆)] 4.600*4.70+[小段:2-(自訂高度牆)] 0.300*4.70+[小段:3-(柱邊牆透空)] 0.250*4.70 = 24.205 m2
邊段: 3
+[小段:1-(空牆段)] 12.600*0 = 0.000 m2
邊段: 4
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.250*5.35+[小段:2-(自訂高度牆)] 0.300*5.35+[小段:3-(自訂高度牆)] 4.600*5.35 = 27.553 m2
以上邊段小計: = 51.758 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +51.758 = 51.758 m2
牆面材料:(2) W2-內牆面貼美耐板(綠建材+耐燃一級、色另訂)(輕隔間牆) =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入牆面)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(透空)] 1.884*4.00+[小段:2-(樑底(割交))-ST3'] 0.150*(4.00-0.30)+[小段:3-(透空)] 2.744*4.00+[小段:4-(樑底(割交))-ST3'] 0.150*(4.00-0.30)+[小段:5-(透空)] 2.744*4.00+[小段:6-(樑底(割交))-ST3'] 0.150*(4.00-0.30)+[小段:7-(透空)] 2.744*4.00+[小段:8-(樑底(割交))-ST3'] 0.150*(4.00-0.30)+[小段:9-(透空)] 1.884*4.00 = 50.220 m2
邊段: 2
= 0.000 m2
邊段: 3
= 0.000 m2
邊段: 4
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 50.220 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +50.220 = 50.220 m2

踢腳計算:

****

裝修空間構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P1 (代表樓層:P1->P1)

[樓層]: P1 [輕隔間牆名稱]:1 ,位置序號: 1 -15CM輕隔間(舞台背牆)(戶別:):PMC24-01 [X3:-201,Y1:+222]

輕隔間(磚牆)面積計算:

大段:1

小段1: 獨立牆=(L)1260.00*(H)400/10000=50.40 M2

輕隔間牆面積小計(未扣除開口前): 50.40 M2

輕隔間牆面積小計(扣除開口後): 50.40-[門窗開口]0.00-[自由開口]0.00+[額外增減]0.00= 50.40 M2

****

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P1 (代表樓層:P1->P1)

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: G2, 位置序號: 22 [X5:-41,Y1:+184], 樑長: 320.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: Y1(184), 本跨樑序列=>[G2:G3:G4:G5], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((320.00+[搭接]198*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	19.47
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((320.00+[搭接-下]152*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	18.09
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(320.00/4/12)+1)*1/100	15.18
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(320.00/2/12)*1/100	28.19
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(320.00/4/12)+1)*1/100	15.18
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	139.56

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(320/150)/100= 1.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層一般樑= 320.00*2*(60-15)/10000= 2.88 M2
模版(樑底模)= (320.00*40)/10000= 1.28 M2
模版小計(樑側模):2.88 M2
模版小計(樑底模):1.28-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.28 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*320.00/1000000= 0.768 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=58.549 M (58.549 M*0.560/1000= 0.0328 T)
#7=37.560 M (37.560 M*3.040/1000= 0.1142 T)
#8=1.400 M (1.400 M*3.980/1000= 0.0056 T)
鋼筋小計 = 0.1525 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 4.16 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.768 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: G3, 位置序號: 19 [X4:-36,Y1:+184], 樑長: 590.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 70 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: Y1(184), 本跨樑序列=>[G2:G3:G4:G5], 本支樑次序: 2

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((590.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]50/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	25.59
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((590.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]50/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.21
#7		#7 上主筋(扣除上直通筋後)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	(590.00+[搭接]198*0+[左半柱/半樑]50/2+[右半柱/半樑]80/2)*1/100	6.55
#7		下主筋(扣除上直通筋後)-第1組:	[中間樑,左延伸,右延伸]=(590+[搭接]152*0+[左半柱/半樑]50/2+[右半柱/半樑]80/2)*1/100	6.55

#7	———	腰筋(扣除直通腰筋後)	(590+50/2+80/2+[搭接]80*0)*2*[雙側]2/100	26.20
#4		左箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(590.00/4/12)+1)*1/100	31.66
#4		中箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(590.00/2/12)*1/100	58.45
#4		右箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(590.00/4/12)+1)*1/100	31.66

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(590/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (590.00*(70-15)+590.00*70)/10000= 7.38 M2
模版(樑底模)= (590.00*40)/10000= 2.36 M2
模版小計(樑側模):7.38 M2
模版小計(樑底模):2.36-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 2.36 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*70*590.00/1000000= 1.652 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=121.781 M (121.781 M*0.994/1000= 0.1211 T)
#7=89.100 M (89.100 M*3.040/1000= 0.2709 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.4003 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 9.74 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.652 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: G4, 位置序號: 16 [X3:+134,Y1:+184], 樑長: 590.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 70 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y1(184), 本跨樑序列=>[G2:G3:G4:G5], 本支樑次序: 3

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((590.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]50/2)*3)/100	25.59
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((590.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]50/2)*3)/100	24.21
#7	———	#7 上主筋(扣除上直通筋後)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	(590.00+[搭接]198*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]50/2)*1/100	6.55
#7	———	下主筋(扣除上直通筋後)-第1組:	[中間樑,左延伸,右延伸]=(590+[搭接]152*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]50/2)*1/100	6.55
#7	———	腰筋(扣除直通腰筋後)	(590+80/2+50/2+[搭接]80*0)*2*[雙側]2/100	26.20
#4		左箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(590.00/4/12)+1)*1/100	31.66
#4		中箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(590.00/2/12)*1/100	58.45
#4		右箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(590.00/4/12)+1)*1/100	31.66

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(590/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用

錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (590.00*(70-15)+590.00*70)/10000= 7.38 M2
模版(樑底模)= (590.00*40)/10000= 2.36 M2
模版小計(樑側模):7.38 M2
模版小計(樑底模):2.36-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 2.36 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*70*590.00/1000000= 1.652 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=121.781 M (121.781 M*0.994/1000= 0.1211 T)
#7=89.100 M (89.100 M*3.040/1000= 0.2709 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.4003 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 9.74 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.652 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: G5, 位置序號: 11 [X2:+139,Y1:+184], 樑長: 320.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y1(184), 本跨樑序列=>[G2:G3:G4:G5], 本支樑次序: 4

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((320.00+[搭接]198*0+[右錨定](70+31.0)+[左半柱/半樑]50/2)*3)/100	13.38
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((320.00+[搭接-下]152*0+[右錨定]70+31.0)+[左半柱/半樑]50/2)*3)/100	13.38
#7		#7 上主筋(扣除上直通筋後)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	(320.00+[搭接]198*0+[右錨定]70+31.0+[左半柱/半樑]50/2)*2/100	8.92
#7		下層中央加鐵(第1組)	(320.00-155-155+[搭接]152*0)*2/100	0.20
#6		腰筋(扣除直通腰筋後)	(320+50/2+80/2+[搭接]80*0)*2*[雙側]2/100	15.40
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(320.00/4/10)+1)*1/100	19.52
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(320.00/2/10)*1/100	34.70
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(320.00/4/10)+1)*1/100	19.52
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	139.56

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(320/150)/100= 1.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (320.00*(60-15)+320.00*60)/10000= 3.36 M2
模版(樑底模)= (320.00*40)/10000= 1.28 M2
模版小計(樑側模):3.36 M2
模版小計(樑底模):1.28-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.28 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*320.00/1000000= 0.768 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=73.729 M (73.729 M*0.560/1000= 0.0413 T)
#6=15.400 M (15.400 M*2.250/1000= 0.0347 T)
#7=35.880 M (35.880 M*3.040/1000= 0.1091 T)
#8=1.400 M (1.400 M*3.980/1000= 0.0056 T)

鋼筋小計 = 0.1906 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 4.64 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.768 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B9, 位置序號: 20 [X5:+149,Y1:+81], 樑長: 165.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X5(149), 本跨樑序列=>[B9:B10], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((165.00+[搭接]198*0+[左錨定](-10+31.0)+[右半柱/半樑]50/2)*3)/100	6.33
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((165.00+[搭接-下]152*0+[左錨定](-10+31.0)+[右半柱/半樑]50/2)*3)/100	6.33
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(165.00/4/12)+1)*1/100	8.67
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(165.00/2/12)*1/100	13.01
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(165.00/4/12)+1)*1/100	8.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	139.56

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
　　本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(165/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
　　錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
　模版(樑側模)-地上層一般樑= 165.00*2*(60-15)/10000= 1.49 M2
　模版(樑底模)= (165.00*40)/10000= 0.66 M2
　模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*60.0/10000= 0.24 M2
　模版小計(樑側模):1.49 M2
　模版小計(樑底模):0.66-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 0.66 M2
　模版小計(懸臂樑頭封模):0.24 M2
RC計算:
　RC(地上樑)= 40*60*165.00/1000000= 0.396 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
　#3=30.359 M (30.359 M*0.560/1000= 0.0170 T)
　#7=12.660 M (12.660 M*3.040/1000= 0.0385 T)
　#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.0583 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.39 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.396 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B10, 位置序號: 21 [X5:+149,Y2:-46], 樑長: 420.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X5(149), 本跨樑序列=>[B9:B10], 本支樑次序: 2

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((420.00+[搭接]198*0+[右錨定](40+31.0)+[左半柱/半樑]50/2)*3)/100	15.48
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((420.00+[搭接-下]152*0+[右錨定]40+31.0)+[左半柱/半樑]50/2)*3)/100	15.48
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]11/100	23.85

#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((420.00-11*12-11*12)/20+1)/100	17.35
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*11/100	23.85

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(420/150)/100= 1.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (420.00*(60-20)+420.00*60)/10000= 4.20 M2
模版(樑底模)= (420.00*40)/10000= 1.68 M2
模版小計(樑側模):4.20 M2
模版小計(樑底模):1.68-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.68 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*420.00/1000000= 1.008 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=65.055 M (65.055 M*0.560/1000= 0.0364 T)
#7=30.960 M (30.960 M*3.040/1000= 0.0941 T)
#8=1.400 M (1.400 M*3.980/1000= 0.0056 T)
鋼筋小計 = 0.1361 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 5.88 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.008 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B9, 位置序號: 14 [X2:-51,Y1:+81], 樑長: 165.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X2(-51), 本跨樑序列=>[B9:B10], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((165.00+[搭接]198*0+[左錨定](-10+31.0)+[右半柱/半樑]50/2)*3)/100	6.33
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((165.00+[搭接-下]152*0+[左錨定](-10+31.0)+[右半柱/半樑]50/2)*3)/100	6.33
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(165.00/4/12)+1)*1/100	8.67
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(165.00/2/12)*1/100	13.01
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(165.00/4/12)+1)*1/100	8.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	139.56

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(165/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層一般樑= 165.00*2*(60-15)/10000= 1.49 M2
模版(樑底模)= (165.00*40)/10000= 0.66 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*60.0/10000= 0.24 M2
模版小計(樑側模):1.49 M2
模版小計(樑底模):0.66-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 0.66 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.24 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*165.00/1000000= 0.396 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=30.359 M (30.359 M*0.560/1000= 0.0170 T)
#7=12.660 M (12.660 M*3.040/1000= 0.0385 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)

鋼筋小計 = 0.0583 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.39 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.396 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B10, 位置序號: 15 [X2:-51,Y2:-46], 樑長: 420.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X2(-51), 本跨樑序列=>[B9:B10], 本支樑次序: 2

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((420.00+[搭接]198*0+[右錨定](40+31.0)+[左半柱/半樑]50/2)*3)/100	15.48
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((420.00+[搭接-下]152*0+[右錨定]40+31.0)+[左半柱/半樑]50/2)*3)/100	15.48
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]11/100	23.85
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((420.00-11*12-11*12)/20+1)/100	17.35
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*11/100	23.85

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(420/150)/100= 1.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (420.00*(60-15)+420.00*60)/10000= 4.41 M2
模版(樑底模)= (420.00*40)/10000= 1.68 M2
模版小計(樑側模):4.41 M2
模版小計(樑底模):1.68-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.68 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*420.00/1000000= 1.008 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=65.055 M (65.055 M*0.560/1000= 0.0364 T)
#7=30.960 M (30.960 M*3.040/1000= 0.0941 T)
#8=1.400 M (1.400 M*3.980/1000= 0.0056 T)
鋼筋小計 = 0.1361 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 6.09 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.008 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B1, 位置序號: 41 [X7:+239,Y1:+118], 樑長: 132.41 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X7(239), 本跨樑序列=>[B1:B2:B3:B3:B3:B3:B3], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((132.41+[搭接]198*0+[左錨定](-10+31.0)+[右半柱/半樑]50/2)*3)/100	5.35
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((132.41+[搭接-下]152*0+[左錨定](-10+31.0)+[右半柱/半樑]50/2)*3)/100	5.35
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(132.41/4/12)+1)*1/100	6.51
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(132.41/2/12)*1/100	10.84
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(132.41/4/12)+1)*1/100	6.51

	———	箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	139.56

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(132.41/150)/100= 0.00 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (132.41*(60-15)+132.41*60)/10000= 1.39 M2
模版(樑底模)= (132.41*40)/10000= 0.53 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*60.0/10000= 0.24 M2
模版小計(樑側模):1.39 M2
模版小計(樑底模):0.53-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 0.53 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.24 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*132.41/1000000= 0.318 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=23.853 M (23.853 M*0.560/1000= 0.0134 T)
#7=10.704 M (10.704 M*3.040/1000= 0.0325 T)
鋼筋小計 = 0.0459 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.16 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.318 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B2, 位置序號: 42 [X7:+239,Y2:-51], 樑長: 450.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X7(239), 本跨樑序列=>[B1:B2:B3:B3:B3:B3:B3], 本支樑次序: 2

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((450.00+[搭接]198*0+[左半柱/半樑]50/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	15.15
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((450.00+[搭接-下]152*0+[左半柱/半樑]50/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	19.71
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]11/100	23.85
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((450.00-11*12-11*12)/20+1)/100	21.68
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*11/100	23.85

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(450/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (450.00*(60-15)+450.00*60)/10000= 4.73 M2
模版(樑底模)= (450.00*40)/10000= 1.80 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W15: (40.00+60*2-15*2)*15/10000=0.20 M2
以上小計:0.20 M2
模版小計(樑側模):4.73 M2
模版小計(樑底模):1.80-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.20= 1.61 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*450.00/1000000= 1.080 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=69.392 M (69.392 M*0.560/1000= 0.0389 T)
#7=34.860 M (34.860 M*3.040/1000= 0.1060 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.1532 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 6.33 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.080 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B3, 位置序號: 43 [X7:+229,Y3:+16], 樑長: 565.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X7(239), 本跨樑序列=>[B1:B2:B3:B3:B3:B3:B3], 本支樑次序: 3

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	24.69
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	23.31
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]14/100	30.36
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((565.00-14*12-14*12)/20+1)/100	26.02
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*14/100	30.36

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(565/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (565.00*(60-15)+565.00*60)/10000= 5.93 M2
模版(樑底模)= (565.00*40)/10000= 2.26 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 565.00*15.0/10000=0.85 M2
以上小計:0.85 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W15: (14.99+60-15)*15.00002/10000=0.09 M2
W15: (14.99+60-15)*14.99998/10000=0.09 M2
以上小計:0.18 M2
模版小計(樑側模):5.93 M2
模版小計(樑底模):2.26-[樑牆-平行]0.85-[樑牆-割交]0.18= 1.23 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*565.00/1000000= 1.356 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=86.740 M (86.740 M*0.560/1000= 0.0486 T)
#7=48.000 M (48.000 M*3.040/1000= 0.1459 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.2029 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.17 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.356 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B3, 位置序號: 44 [X7:+229,Y4:+141], 樑長: 565.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X7(239), 本跨樑序列=>[B1:B2:B3:B3:B3:B3:B3], 本支樑次序: 4

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	24.69
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	23.31
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]14/100	30.36
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((565.00-14*12-14*12)/20+1)/100	26.02

#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*14/100	30.36

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(565/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (565.00*(60-15)+565.00*60)/10000= 5.93 M2
模版(樑底模)= (565.00*40)/10000= 2.26 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 565.00*15.0/10000=0.85 M2
以上小計:0.85 M2
模版小計(樑側模):5.93 M2
模版小計(樑底模):2.26-[樑牆-平行]0.85-[樑牆-割交]0.00= 1.41 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*565.00/1000000= 1.356 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=86.740 M (86.740 M*0.560/1000= 0.0486 T)
#7=48.000 M (48.000 M*3.040/1000= 0.1459 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.2029 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.35 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.356 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B3, 位置序號: 45 [X7:+229,Y6:-234], 樑長: 565.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X7(239), 本跨樑序列=>[B1:B2:B3:B3:B3:B3:B3], 本支樑次序: 5

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	24.69
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	23.31
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]14/100	30.36
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((565.00-14*12-14*12)/20+1)/100	26.02
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*14/100	30.36

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(565/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (565.00*(60-15)+565.00*60)/10000= 5.93 M2
模版(樑底模)= (565.00*40)/10000= 2.26 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 565.00*15.0/10000=0.85 M2
以上小計:0.85 M2
模版小計(樑側模):5.93 M2
模版小計(樑底模):2.26-[樑牆-平行]0.85-[樑牆-割交]0.00= 1.41 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*565.00/1000000= 1.356 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=86.740 M (86.740 M*0.560/1000= 0.0486 T)
#7=48.000 M (48.000 M*3.040/1000= 0.1459 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.2029 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.35 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.356 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B3, 位置序號: 46 [X7:+229,Y7:-109], 樑長: 565.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X7(239), 本跨樑序列=>[B1:B2:B3:B3:B3:B3:B3], 本支樑次序: 6

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接]198*0+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	18.75
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((565.00+[搭接-下]152*0+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	23.31
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]14/100	30.36
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((565.00-14*12-14*12)/20+1)/100	26.02
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*14/100	30.36

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(565/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (565.00*(60-15)+565.00*60)/10000= 5.93 M2
模版(樑底模)= (565.00*40)/10000= 2.26 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 564.99*15.0/10000=0.85 M2
以上小計:0.85 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W15: (14.99+60-15)*15/10000=0.09 M2
以上小計:0.09 M2
模版小計(樑側模):5.93 M2
模版小計(樑底模):2.26-[樑牆-平行]0.85-[樑牆-割交]0.09= 1.32 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*565.00/1000000= 1.356 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=86.740 M (86.740 M*0.560/1000= 0.0486 T)
#7=42.060 M (42.060 M*3.040/1000= 0.1279 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.1848 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.26 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.356 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B3, 位置序號: 47 [X7:+229,Y8:+20], 樑長: 572.51 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X7(239), 本跨樑序列=>[B1:B2:B3:B3:B3:B3:B3], 本支樑次序: 7

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((572.51+[搭接]198*1+[右錨定](50+31.0)+[左半柱/半樑]60/2)*3)/100	26.45
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((572.51+[搭接-下]152*1+[右錨定]50+31.0)+[左半柱/半樑]60/2)*3)/100	25.07
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]14/100	30.36
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((572.51-14*12-14*12)/20+1)/100	26.02

#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*14/100	30.36

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(572.51/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (572.51*(60-15)+572.51*60)/10000= 6.01 M2
模版(樑底模)= (572.51*40)/10000= 2.29 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 565.00*15.0/10000=0.85 M2
以上小計:0.85 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W15: (14.99+60-15)*15/10000=0.09 M2
W5PCZ: (40.00+60*2-15*2)*5/10000=0.07 M2
W15: (14.99+60-15)*15/10000=0.09 M2
以上小計:0.24 M2
模版小計(樑側模):6.01 M2
模版小計(樑底模):2.29-[樑牆-平行]0.85-[樑牆-割交]0.24= 1.20 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*572.51/1000000= 1.374 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=86.740 M (86.740 M*0.560/1000= 0.0486 T)
#7=51.510 M (51.510 M*3.040/1000= 0.1566 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.2135 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.21 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.374 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B4, 位置序號: 25 [X5:-241,Y1:+81], 樑長: 165.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X5(-241), 本跨樑序列=>[B4:B5:B6:B6:B6:B6:B6:B7], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((165.00+[搭接]198*0+[左錨定](-10+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	6.48
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((165.00+[搭接-下]152*0+[左錨定](-10+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	6.48
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(165.00/4/12)+1)*1/100	8.67
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(165.00/2/12)*1/100	13.01
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(165.00/4/12)+1)*1/100	8.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	139.56

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(165/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層一般樑= 165.00*2*(60-15)/10000= 1.49 M2
模版(樑底模)= (165.00*40)/10000= 0.66 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*60.0/10000= 0.24 M2
模版小計(樑側模):1.49 M2
模版小計(樑底模):0.66-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 0.66 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.24 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*165.00/1000000= 0.396 M3
----------計算結果小計----------

鋼筋計算結果:
#3=30.359 M (30.359 M*0.560/1000= 0.0170 T)
#7=12.960 M (12.960 M*3.040/1000= 0.0394 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.0592 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.39 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.396 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B5, 位置序號: 26 [X5:-241,Y2:-43], 樑長: 425.36 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X5(-241), 本跨樑序列=>[B4:B5:B6:B6:B6:B6:B6:B7], 本支樑次序: 2

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((425.36+[搭接]198*0+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	14.86
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((425.36+[搭接-下]152*0+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	19.42
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]11/100	23.85
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((425.36-11*12-11*12)/20+1)/100	19.52
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*11/100	23.85

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(425.36/150)/100= 1.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (425.36*(60-20)+425.36*60)/10000= 4.25 M2
模版(樑底模)= (425.36*40)/10000= 1.70 M2
模版小計(樑側模):4.25 M2
模版小計(樑底模):1.70-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.70 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*425.36/1000000= 1.021 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=67.223 M (67.223 M*0.560/1000= 0.0376 T)
#7=34.282 M (34.282 M*3.040/1000= 0.1042 T)
#8=1.400 M (1.400 M*3.980/1000= 0.0056 T)
鋼筋小計 = 0.1474 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 5.96 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.021 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B6, 位置序號: 27 [X5:-241,Y3:+14], 樑長: 550.36 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X5(-241), 本跨樑序列=>[B4:B5:B6:B6:B6:B6:B6:B7], 本支樑次序: 3

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((550.36+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.85
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((550.36+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.47
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]14/100	30.36
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((550.36-14*12-14*12)/20+1)/100	23.85

#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*14/100	30.36

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(550.36/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層一般樑= 550.36*2*(60-15)/10000= 4.95 M2
模版(樑底模)= (550.36*40)/10000= 2.20 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W5PCZ: (40.00+60*2-15*2)*5/10000=0.07 M2
W15: (40.00+60*2-15*2)*15/10000=0.20 M2
以上小計:0.26 M2
模版小計(樑側模):4.95 M2
模版小計(樑底模):2.20-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.26= 1.94 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*550.36/1000000= 1.321 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=84.571 M (84.571 M*0.560/1000= 0.0474 T)
#7=48.322 M (48.322 M*3.040/1000= 0.1469 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.2026 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 6.89 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.321 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B6, 位置序號: 28 [X5:-241,Y4:+141], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X5(-241), 本跨樑序列=>[B4:B5:B6:B6:B6:B6:B6:B7], 本支樑次序: 4

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]14/100	30.36
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((545.00-14*12-14*12)/20+1)/100	23.85
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*14/100	30.36

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層一般樑= 545.00*2*(60-15)/10000= 4.91 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
模版小計(樑側模):4.91 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 2.18 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=84.571 M (84.571 M*0.560/1000= 0.0474 T)
#7=48.000 M (48.000 M*3.040/1000= 0.1459 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.2016 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.09 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B6, 位置序號: 29 [X5:-241,Y6:-234], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X5(-241), 本跨樑序列=>[B4:B5:B6:B6:B6:B6:B6:B7], 本支樑次序: 5

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]14/100	30.36
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((545.00-14*12-14*12)/20+1)/100	23.85
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*14/100	30.36

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層一般樑= 545.00*2*(60-15)/10000= 4.91 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
模版小計(樑側模):4.91 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 2.18 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=84.571 M (84.571 M*0.560/1000= 0.0474 T)
#7=48.000 M (48.000 M*3.040/1000= 0.1459 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.2016 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.09 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B6, 位置序號: 30 [X5:-241,Y7:-109], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X5(-241), 本跨樑序列=>[B4:B5:B6:B6:B6:B6:B6:B7], 本支樑次序: 6

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	18.75
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]14/100	30.36
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((545.00-14*12-14*12)/20+1)/100	23.85
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*14/100	30.36

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層一般樑= 545.00*2*(60-15)/10000= 4.91 M2

模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W15: (40.00+60*2-15*2)*15/10000=0.20 M2
以上小計:0.20 M2
模版小計(樑側模):4.91 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.20= 1.99 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=84.571 M (84.571 M*0.560/1000= 0.0474 T)
#7=42.060 M (42.060 M*3.040/1000= 0.1279 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.1836 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 6.89 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B6, 位置序號: 31 [X5:-241,Y8:+16], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X5(-241), 本跨樑序列=>[B4:B5:B6:B6:B6:B6:B6:B7], 本支樑次序: 7

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]14/100	30.36
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((545.00-14*12-14*12)/20+1)/100	23.85
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*14/100	30.36

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層一般樑= 545.00*2*(60-15)/10000= 4.91 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W15: (40.00+60*2-15*2)*15/10000=0.20 M2
以上小計:0.20 M2
模版小計(樑側模):4.91 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.20= 1.99 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=84.571 M (84.571 M*0.560/1000= 0.0474 T)
#7=48.000 M (48.000 M*3.040/1000= 0.1459 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.2016 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 6.89 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B7, 位置序號: 32 [X5:-241,Y9:+144], 樑長: 550.36 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X5(-241), 本跨樑序列=>[B4:B5:B6:B6:B6:B6:B6:B7], 本支樑次序: 8

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((550.36+[搭接]198*1+[右錨定](70+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	26.68

#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((550.36+[搭接-下]152*1+[右錨定]70+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	25.30
#7		腰筋(扣除直通腰筋後)	(550.36+80/2+80/2+[搭接]80*0)*2*[雙側]2/100	25.21
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((550.36-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(550.36/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (550.36*(60-15)+550.36*60)/10000= 5.78 M2
模版(樑底模)= (550.36*40)/10000= 2.20 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W5PCZ: (40.00+60*2-15*2)*5/10000=0.07 M2
W15: (40.00+60*2-15*2)*15.00025/10000=0.20 M2
以上小計:0.26 M2
模版小計(樑側模):5.78 M2
模版小計(樑底模):2.20-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.26= 1.94 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*550.36/1000000= 1.321 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=77.196 M (77.196 M*3.040/1000= 0.2347 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3062 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.72 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.321 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: G6, 位置序號: 35 [X6:-8,Y2:+204], 樑長: 465.36 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y2(204), 本跨樑序列=>[G6:G7], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((465.36+[搭接]198*1+[左錨定](-10+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	21.43
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((465.36+[搭接-下]152*1+[左錨定](-10+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	20.05
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]12/100	26.02
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((465.36-12*12-12*12)/20+1)/100	19.52
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*12/100	26.02

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(465.36/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層一般樑= 465.36*2*(60-15)/10000= 4.19 M2
模版(樑底模)= (465.36*40)/10000= 1.86 M2

樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W5PCZ: (40.00+60*2-15*2)*5/10000=0.07 M2
W20: (40.00+60*2-15*2)*20/10000=0.26 M2
以上小計:0.33 M2
模版小計(樑側模):4.19 M2
模版小計(樑底模):1.86-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.33= 1.54 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*465.36/1000000= 1.117 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=71.560 M (71.560 M*0.560/1000= 0.0401 T)
#7=41.481 M (41.481 M*3.040/1000= 0.1261 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.1745 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 5.72 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.117 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: G7, 位置序號: 23 [X5:-44,Y2:+204], 樑長: 325.35 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: Y2(204), 本跨樑序列=>[G6:G7], 本支樑次序: 2

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((325.35+[搭接]198*1+[右錨定](-10+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	17.53
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((325.35+[搭接-下]152*1+[右錨定]-10+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	16.15
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(325.35/4/12)+1)*1/100	15.18
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(325.35/2/12)*1/100	28.19
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(325.35/4/12)+1)*1/100	15.18
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	139.56

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(325.35/150)/100= 1.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (325.35*(60-20)+325.35*60)/10000= 3.25 M2
模版(樑底模)= (325.35*40)/10000= 1.30 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W5PCZ: (20.00+60-20)*5/10000=0.03 M2
以上小計:0.03 M2
模版小計(樑側模):3.25 M2
模版小計(樑底模):1.30-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.03= 1.27 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*325.35/1000000= 0.781 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=58.549 M (58.549 M*0.560/1000= 0.0328 T)
#7=33.681 M (33.681 M*3.040/1000= 0.1024 T)
#8=1.400 M (1.400 M*3.980/1000= 0.0056 T)
鋼筋小計 = 0.1407 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 4.52 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.781 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: G16, 位置序號: 24 [X5:+11,Y10:-46], 樑長: 435.35 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: Y10(-46), 本跨樑序列=>[G16:G17:G18], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((435.35+[搭接]198*1+[左錨定](50+31.0)+[右半柱/半樑]0/2)*4)/100	28.57
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((435.35+[搭接-下]152*1+[左錨定](50+31.0)+[右半柱/半樑]0/2)*4)/100	26.73
#7		腰筋(跨直通)	(435.35+[搭接]198*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]0/2)*[支]2*[雙側]2/100	26.53
#4		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(435.35/4/12)+1)*1/100	22.36
#4		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(435.35/2/12)*1/100	40.24
#4		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(435.35/4/12)+1)*1/100	22.36

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(435.35/150)/100= 1.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (435.35*60*2)/10000= 5.22 M2
模版(樑底模)= (435.35*40)/10000= 1.74 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 429.99*15.0/10000=0.64 M2
以上小計:0.64 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W5PCZ: (40.00+60*2-15*2)*5/10000=0.07 M2
以上小計:0.07 M2
模版小計(樑側模):5.22 M2
模版小計(樑底模):1.74-[樑牆-平行]0.64-[樑牆-割交]0.07= 1.03 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*435.35/1000000= 1.045 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=84.954 M (84.954 M*0.994/1000= 0.0844 T)
#7=81.842 M (81.842 M*3.040/1000= 0.2488 T)
#8=1.400 M (1.400 M*3.980/1000= 0.0056 T)
鋼筋小計 = 0.3388 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 6.26 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.045 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: G17, 位置序號: 18 [X3:-201,Y10:-46], 樑長: 1020.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 70 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y10(-46), 本跨樑序列=>[G16:G17:G18], 本支樑次序: 2

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((1020.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*4)/100	51.12
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((1020.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*4)/100	49.28
#7		腰筋(跨直通)	(1020.00+[搭接]198*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]2*[雙側]2/100	51.12
#7		上層左外端加鐵(第1組)-錨定	(310.0+[錨定]50+31.0)*1/100	3.91
#7		上層右外端加鐵-(第1組)-錨定	(310.0+[錨定]50+31.0)*1/100	3.91

#7		下層中央加鐵(第1組)	(1020.00-200-200+[搭接]152*0)*1/100	6.20
#4		左箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(1020.00/4/12)+1)*1/100	53.58
#4		中箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(1020.00/2/12)*1/100	102.30
#4		右箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(1020.00/4/12)+1)*1/100	53.58

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(1020/150)/100= 4.20 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (1020.00*70*2)/10000= 14.28 M2
模版(樑底模)= (1020.00*40)/10000= 4.08 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 1,019.99*15.0/10000=1.53 M2
以上小計:1.53 M2
模版小計(樑側模):14.28 M2
模版小計(樑底模):4.08-[樑牆-平行]1.53-[樑牆-割交]0.00= 2.55 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*70*1020.00/1000000= 2.856 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=209.463 M (209.463 M*0.994/1000= 0.2082 T)
#7=165.540 M (165.540 M*3.040/1000= 0.5032 T)
#8=4.200 M (4.200 M*3.980/1000= 0.0167 T)
鋼筋小計 = 0.7282 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 16.83 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.856 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: G18, 位置序號: 13 [X2:+87,Y10:-46], 樑長: 435.36 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y10(-46), 本跨樑序列=>[G16:G17:G18], 本支樑次序: 3

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((435.36+[搭接]198*1+[右錨定](50+31.0)+[左半柱/半樑]0/2)*4)/100	28.57
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((435.36+[搭接-下]152*1+[右錨定]50+31.0)+[左半柱/半樑]0/2)*4)/100	26.73
#7		腰筋(跨直通)	(435.36+[搭接]198*1+[左半柱/樑]0/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]2*[雙側]2/100	26.53
#4		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(435.36/4/12)+1)*1/100	22.36
#4		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(435.36/2/12)*1/100	40.24
#4		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(435.36/4/12)+1)*1/100	22.36

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(435.36/150)/100= 1.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (435.36*60*2)/10000= 5.22 M2
模版(樑底模)= (435.36*40)/10000= 1.74 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:

W15: 430.00*15.0/10000=0.65 M2
以上小計:0.65 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W5PCZ: (40.00+60*2-15*2)*5/10000=0.07 M2
以上小計:0.07 M2
模版小計(樑側模):5.22 M2
模版小計(樑底模):1.74-[樑牆-平行]0.65-[樑牆-割交]0.07= 1.03 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*435.36/1000000= 1.045 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=84.954 M (84.954 M*0.994/1000= 0.0844 T)
#7=81.843 M (81.843 M*3.040/1000= 0.2488 T)
#8=1.400 M (1.400 M*3.980/1000= 0.0056 T)
鋼筋小計 = 0.3388 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 6.26 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.045 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B18, 位置序號: 5 [X1:-161,Y3:+16], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X1(-161), 本跨樑序列=>[B18:B19:B19:B19:B19:B19], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	26.52
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	25.14
#7		腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	32.92
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (545.00*(60-15)+545.00*60)/10000= 5.72 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 80.00*15.0/10000=0.12 M2
以上小計:0.12 M2
模版小計(樑側模):5.72 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.12-[樑牆-割交]0.00= 2.06 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=84.580 M (84.580 M*3.040/1000= 0.2571 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3286 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.78 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B19, 位置序號: 6 [X1:-161,Y4:+141], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖

樑跨代號: X1(-161), 本跨樑序列=>[B18:B19:B19:B19:B19:B19], 本支樑次序: 2

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#7	———	腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	32.92
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (545.00*60*2)/10000= 6.54 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 545.00*15.0/10000=0.82 M2
以上小計:0.82 M2
模版小計(樑側模):6.54 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.82-[樑牆-割交]0.00= 1.36 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=80.920 M (80.920 M*3.040/1000= 0.2460 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3175 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.90 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B19, 位置序號: 7 [X1:-161,Y6:-234], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X1(-161), 本跨樑序列=>[B18:B19:B19:B19:B19:B19], 本支樑次序: 3

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#7	———	腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	32.92
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03

#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (545.00*60*2)/10000= 6.54 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 545.00*15.0/10000=0.82 M2
以上小計:0.82 M2
模版小計(樑側模):6.54 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.82-[樑牆-割交]0.00= 1.36 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=80.920 M (80.920 M*3.040/1000= 0.2460 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3175 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.90 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B19, 位置序號: 8 [X1:-161,Y7:-109], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X1(-161), 本跨樑序列=>[B18:B19:B19:B19:B19:B19], 本支樑次序: 4

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#7		腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	32.92
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (545.00*60*2)/10000= 6.54 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 544.99*15.0/10000=0.82 M2
以上小計:0.82 M2
模版小計(樑側模):6.54 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.82-[樑牆-割交]0.00= 1.36 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=80.920 M (80.920 M*3.040/1000= 0.2460 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)

鋼筋小計 = 0.3175 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.90 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B19, 位置序號: 9 [X1:-161,Y8:+16], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X1(-161), 本跨樑序列=>[B18:B19:B19:B19:B19:B19], 本支樑次序: 5

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	18.75
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#7		腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*0+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	25.00
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
　　本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
　　錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
　模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (545.00*60*2)/10000= 6.54 M2
　模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
　樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
　　W15: 544.99*15.0/10000=0.82 M2
　　以上小計:0.82 M2
　模版小計(樑側模):6.54 M2
　模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.82-[樑牆-割交]0.00= 1.36 M2
RC計算:
　RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
　#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
　#7=67.060 M (67.060 M*3.040/1000= 0.2039 T)
　#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.2754 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.90 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B19, 位置序號: 10 [X1:-161,Y9:+144], 樑長: 550.36 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X1(-161), 本跨樑序列=>[B18:B19:B19:B19:B19:B19], 本支樑次序: 6

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((550.36+[搭接]198*1+[右錨定](70+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	26.68
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((550.36+[搭接-下]152*1+[右錨定]70+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	25.30
#7		腰筋(跨直通)	(550.36+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	33.13

#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((550.36-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(550.36/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (550.36*60*2)/10000= 6.60 M2
模版(樑底模)= (550.36*40)/10000= 2.20 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W5PCZ: (40.00+60*2-15*2)*5/10000=0.07 M2
W15: (40.00+60*2-15*2)*15/10000=0.20 M2
以上小計:0.26 M2
模版小計(樑側模):6.60 M2
模版小計(樑底模):2.20-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.26= 1.94 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*550.36/1000000= 1.321 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=85.116 M (85.116 M*3.040/1000= 0.2588 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3303 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 8.55 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.321 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B14, 位置序號: 17 [X3:-201,Y1:+81], 樑長: 165.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X3:-201,Y1:+81, 本跨樑序列=>[B14], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((165.00+[搭接]198*0+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	8.61
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((165.00+[搭接-下]152*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	13.17
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(165.00/4/12)+1)*1/100	8.67
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(165.00/2/12)*1/100	13.01
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(165.00/4/12)+1)*1/100	8.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	139.56

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(165/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層一般樑= 165.00*2*(60-15)/10000= 1.49 M2
模版(樑底模)= (165.00*40)/10000= 0.66 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*60.0/10000= 0.24 M2
模版小計(樑側模):1.49 M2
模版小計(樑底模):0.66-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 0.66 M2

模版小計(懸臂樑頭封模):0.24 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*165.00/1000000= 0.396 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=30.359 M (30.359 M*0.560/1000= 0.0170 T)
#7=21.779 M (21.779 M*3.040/1000= 0.0662 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.0860 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.39 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.396 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: (傾角:10度)G15, 位置序號: 3 [X1:-8,Y4:-201], 樑長: (傾角修正後) 236.78 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X1:-8,Y4:-201, 本跨樑序列=>[G15], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((236.78+[搭接]198*0+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	10.76
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((236.78+[搭接-下]152*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	15.32
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(236.78/4/10)+1)*1/100	13.01
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(236.78/2/10)*1/100	23.85
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(236.78/4/10)+1)*1/100	13.01
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	139.56

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(236.78/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (236.78*(60-15)+236.78*60)/10000= 2.49 M2
模版(樑底模)= (236.78*40)/10000= 0.95 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 204.05*15.0/10000=0.31 M2
以上小計:0.31 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W25R: (40.00+60*2-15*2)*24.9995/10000=0.32 M2
以上小計:0.32 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*60.0/10000= 0.24 M2
模版小計(樑側模):2.49 M2
模版小計(樑底模):0.95-[樑牆-平行]0.31-[樑牆-割交]0.32= 0.32 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.24 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*236.78/1000000= 0.568 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=49.875 M (49.875 M*0.560/1000= 0.0279 T)
#7=26.086 M (26.086 M*3.040/1000= 0.0793 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.1100 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 3.04 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.568 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: b2, 位置序號: 34 [X6:-46,Y2:-46], 樑長: 460.00 cm 樑寬: 30 cm 樑深: 50 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X6:-46,Y2:-46, 本跨樑序列=>[b2], 本支樑次序: 1

#6		#6 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((460.00+[搭接]140*1+[左錨定]30+26.4+[右錨定]30+26.4)*2)/100	14.26
#6		#6 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((460.00+[搭接-下]108*1+[左錨定]30+26.4+[右錨定]30+26.4)*2)/100	13.62
#6		上層左外端加鐵(第1組)-首樑	(145.0+[左錨定]30+26.4)*1/100	2.01
#6		上層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(145.0+[錨定]30+26.4)*1/100	2.01
#6		下層中央加鐵(第1組)	(460.00-65-65+[搭接]108*0)*1/100	3.30
#3		左箍	[單箍長]((30+50)*2-8*4+12.21*4)*[支]7/100	12.38
#3		中箍	[單箍長]((30+50)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((460.00-7*20-7*20)/20+1)/100	17.68
#3		右箍	[單箍長]((30+50)*2-8*4+12.21*4)*7/100	12.38

#7 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]30+[兩側延伸]15*2= 60.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (60.00*Int(460/150)/100= 1.80 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層一般樑= 460.00*2*(50-15)/10000= 3.22 M2
模版(樑底模)= (460.00*30)/10000= 1.38 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W25: 340.00*25.0/10000=0.85 M2
以上小計:0.85 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W15: (5.01+50-15)*15/10000=0.06 M2
以上小計:0.06 M2
模版小計(樑側模):3.22 M2
模版小計(樑底模):1.38-[樑牆-平行]0.85-[樑牆-割交]0.06= 0.47 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 30*50*460.00/1000000= 0.690 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=42.444 M (42.444 M*0.560/1000= 0.0238 T)
#6=35.202 M (35.202 M*2.250/1000= 0.0792 T)
#7=1.800 M (1.800 M*3.040/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計 = 0.1084 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 3.69 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.690 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: (傾角:15度)G10, 位置序號: 2 [X1:-59,Y2:+224], 樑長: (傾角修正後) 128.51 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X1:-59,Y2:+224, 本跨樑序列=>[G10], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((128.51+[搭接]198*0+[左錨定]30+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	8.72
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((128.51+[搭接-下]152*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	13.28
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(128.51/4/10)+1)*1/100	8.67

#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(128.51/2/10)*1/100	13.01
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(128.51/4/10)+1)*1/100	8.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	139.56

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(128.51/150)/100= 0.00 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (128.51*(60-15)+128.51*60)/10000= 1.35 M2
模版(樑底模)= (128.51*40)/10000= 0.51 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W25R: 27.94*25.0/10000=0.07 M2
W25R: 62.83*25.0/10000=0.16 M2
以上小計:0.23 M2
模版小計(樑側模):1.35 M2
模版小計(樑底模):0.51-[樑牆-平行]0.23-[樑牆-割交]0.00= 0.29 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*128.51/1000000= 0.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=30.359 M (30.359 M*0.560/1000= 0.0170 T)
#7=21.990 M (21.990 M*3.040/1000= 0.0668 T)
鋼筋小計 = 0.0839 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 1.64 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.308 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: b1, 位置序號: 1 [X1:+61,Y3:+12], 樑長: 557.72 cm 樑寬: 30 cm 樑深: 55 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X1:+61,Y3:+12, 本跨樑序列=>[b1], 本支樑次序: 1

#6		#6 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((557.72+[搭接]140*1+[左錨定]30+26.4+[右錨定]-10+26.4)*3)/100	23.12
#6		#6 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((557.72+[搭接-下]108*1+[左錨定]-10+26.4+[右錨定]-10+26.4)*3)/100	22.16
#6		上層左外端加鐵(第1組)-首樑	(180.0+[左錨定]30+26.4)*1/100	2.36
#6		上層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(180.0+[錨定]-10+26.4)*1/100	1.96
#6		下層中央加鐵(第1組)	(557.72-85-85+[搭接]108*0)*1/100	3.88
#3		左箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]9/100	16.82
#3		中箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((557.72-9*20-9*20)/20+1)/100	18.68
#3		右箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*9/100	16.82

#7 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]30+[兩側延伸]15*2= 60.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (60.00*Int(557.72/150)/100= 1.80 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)

模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (557.72*(55-15)+557.72*55)/10000= 5.30 M2
模版(樑底模)= (557.72*30)/10000= 1.67 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W25R: 467.21*25.0/10000=1.17 M2
W25R: 0.42*25.0/10000=0.00 M2
W25R: 17.78*25.0/10000=0.04 M2
W25R: 9.72*25.0/10000=0.02 M2
W25R: 9.50*25.0/10000=0.02 M2
W25R: 18.51*25.0/10000=0.05 M2
W25R: 0.87*25.0/10000=0.00 M2
W25R: 18.39*25.0/10000=0.05 M2
W25R: 10.49*25.0/10000=0.03 M2
W25R: 7.28*25.0/10000=0.02 M2
以上小計:1.40 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 30.0*55.0/10000= 0.17 M2
模版小計(樑側模):5.30 M2
模版小計(樑底模):1.67-[樑牆-平行]1.40-[樑牆-割交]0.00= 0.27 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.17 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 30*55*557.72/1000000= 0.920 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=52.318 M (52.318 M*0.560/1000= 0.0293 T)
#6=53.480 M (53.480 M*2.250/1000= 0.1203 T)
#7=1.800 M (1.800 M*3.040/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計 = 0.1551 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 5.74 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.920 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: G9, 位置序號: 12 [X2:+139,Y2:+224], 樑長: 320.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X2:+139,Y2:+224, 本跨樑序列=>[G9], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((320.00+[搭接]198*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	15.66
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((320.00+[搭接-下]152*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	20.22
#7		腰筋(跨直通)	(320.00+[搭接]198*0+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]1*[雙側]2/100	8.00
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(320.00/4/12)+1)*1/100	15.18
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(320.00/2/12)*1/100	28.19
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(320.00/4/12)+1)*1/100	15.18
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	139.56

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(320/150)/100= 1.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (320.00*(60-15)+320.00*60)/10000= 3.36 M2
模版(樑底模)= (320.00*40)/10000= 1.28 M2
模版小計(樑側模):3.36 M2
模版小計(樑底模):1.28-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.28 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*320.00/1000000= 0.768 M3
----------計算結果小計----------

鋼筋計算結果:
#3=58.549 M (58.549 M*0.560/1000= 0.0328 T)
#7=43.879 M (43.879 M*3.040/1000= 0.1334 T)
#8=1.400 M (1.400 M*3.980/1000= 0.0056 T)
鋼筋小計 = 0.1718 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 4.64 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.768 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: G11, 位置序號: 40 [X6:-15,Y9:-171], 樑長: 467.64 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X6:-15,Y9:-171, 本跨樑序列=>[G11], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((467.64+[搭接]198*1+[左錨定]70+31.0+[右錨定]-10+31.0)*3)/100	23.63
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((467.64+[搭接-下]152*1+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]-10+31.0)*3)/100	22.25
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]12/100	26.02
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((467.64-12*12-12*12)/20+1)/100	19.52
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*12/100	26.02

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(467.64/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (467.64*(60-15)+467.64*60)/10000= 4.91 M2
模版(樑底模)= (467.64*40)/10000= 1.87 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W15: (35.04+60-15)*15/10000=0.12 M2
W5PCZ: (40.00+60*2-15*2)*5/10000=0.07 M2
以上小計:0.19 M2
模版小計(樑側模):4.91 M2
模版小計(樑底模):1.87-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.19= 1.69 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*467.64/1000000= 1.122 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=71.560 M (71.560 M*0.560/1000= 0.0401 T)
#7=45.878 M (45.878 M*3.040/1000= 0.1395 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.1879 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 6.60 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.122 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: G1, 位置序號: 33 [X6:-11,Y1:+204], 樑長: 460.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X6:-11,Y1:+204, 本跨樑序列=>[G1], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((460.00+[搭接]198*1+[左錨定]50+31.0+[右錨定]-10+31.0)*3)/100	22.80
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((460.00+[搭接-下]152*1+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]-10+31.0)*3)/100	21.42
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]12/100	26.02

#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((460.00-12*12-12*12)/20+1)/100	19.52
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*12/100	26.02

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(460/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (460.00*(60-15)+460.00*60)/10000= 4.83 M2
模版(樑底模)= (460.00*40)/10000= 1.84 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W25: (40.00+60*2-15*2)*25/10000=0.33 M2
以上小計:0.33 M2
模版小計(樑側模):4.83 M2
模版小計(樑底模):1.84-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.33= 1.52 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*460.00/1000000= 1.104 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=71.560 M (71.560 M*0.560/1000= 0.0401 T)
#7=44.219 M (44.219 M*3.040/1000= 0.1344 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.1829 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 6.35 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.104 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: B17, 位置序號: 4 [X1:-141,Y2:-46], 樑長: 420.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X1:-141,Y2:-46, 本跨樑序列=>[B17], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((420.00+[搭接]198*1+[左錨定]40+31.0+[右錨定]70+31.0) *3)/100	23.70
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((420.00+[搭接-下]152*1+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0) *3)/100	22.32
#7		上層左外端加鐵(第1組)-首樑	(155.0+[左錨定]40+31.0)*2/100	4.52
#7		上層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(165.0+[錨定]70+31.0)*2/100	5.32
#7		下層中央加鐵(第1組)	(420.00-60-80+[搭接]152*0)*2/100	5.60
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]13/100	28.19
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((420.00-13*10-13*10)/12+1)/100	30.36
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*13/100	28.19

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(420/150)/100= 1.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (420.00*(60-15)+420.00*60)/10000= 4.41 M2
模版(樑底模)= (420.00*40)/10000= 1.68 M2
模版小計(樑側模):4.41 M2

模版小計(樑底模):1.68-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.68 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*420.00/1000000= 1.008 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=86.740 M (86.740 M*0.560/1000= 0.0486 T)
#7=61.459 M (61.459 M*3.040/1000= 0.1868 T)
#8=1.400 M (1.400 M*3.980/1000= 0.0056 T)
鋼筋小計 = 0.2410 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 6.09 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.008 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: G11, 位置序號: 36 [X6:-11,Y4:-171], 樑長: 460.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X6:-11,Y4:-171, 本跨樑序列=>[G11], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((460.00+[搭接]198*1+[左錨定]70+31.0+[右錨定]50+31.0)*3)/100	25.20
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((460.00+[搭接-下]152*1+[左錨定]50+31.0+[右錨定]50+31.0)*3)/100	23.82
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]12/100	26.02
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((460.00-12*12-12*12)/20+1)/100	19.52
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*12/100	26.02

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(460/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層一般樑= 460.00*2*(60-15)/10000= 4.14 M2
模版(樑底模)= (460.00*40)/10000= 1.84 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W15: (35.00+60-15)*14.99998/10000=0.12 M2
以上小計:0.12 M2
模版小計(樑側模):4.14 M2
模版小計(樑底模):1.84-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.12= 1.72 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*460.00/1000000= 1.104 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=71.560 M (71.560 M*0.560/1000= 0.0401 T)
#7=49.019 M (49.019 M*3.040/1000= 0.1490 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.1975 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 5.86 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.104 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: G11, 位置序號: 37 [X6:-11,Y5:-46], 樑長: 460.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X6:-11,Y5:-46, 本跨樑序列=>[G11], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((460.00+[搭接]198*1+[左錨定]70+31.0+[右錨定]50+31.0)*3)/100	25.20
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((460.00+[搭接-下]152*1+[左錨定]50+31.0+[右錨定]50+31.0)*3)/100	23.82

#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]12/100	26.02
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((460.00-12*12-12*12)/20+1)/100	19.52
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*12/100	26.02

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(460/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層一般樑= 460.00*2*(60-15)/10000= 4.14 M2
模版(樑底模)= (460.00*40)/10000= 1.84 M2
模版小計(樑側模):4.14 M2
模版小計(樑底模):1.84-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.84 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*460.00/1000000= 1.104 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=71.560 M (71.560 M*0.560/1000= 0.0401 T)
#7=49.019 M (49.019 M*3.040/1000= 0.1490 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.1975 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 5.98 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.104 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: G11, 位置序號: 38 [X6:-11,Y6:+69], 樑長: 460.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X6:-11,Y6:+69, 本跨樑序列=>[G11], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((460.00+[搭接]198*1+[左錨定]70+31.0+[右錨定]50+31.0)*3)/100	25.20
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((460.00+[搭接-下]152*1+[左錨定]50+31.0+[右錨定]50+31.0)*3)/100	23.82
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]12/100	26.02
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((460.00-12*12-12*12)/20+1)/100	19.52
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*12/100	26.02

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(460/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層一般樑= 460.00*2*(60-15)/10000= 4.14 M2
模版(樑底模)= (460.00*40)/10000= 1.84 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 459.99*15.0/10000=0.69 M2
以上小計:0.69 M2
模版小計(樑側模):4.14 M2
模版小計(樑底模):1.84-[樑牆-平行]0.69-[樑牆-割交]0.00= 1.15 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*460.00/1000000= 1.104 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=71.560 M (71.560 M*0.560/1000= 0.0401 T)
#7=49.019 M (49.019 M*3.040/1000= 0.1490 T)

#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.1975 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 5.29 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.104 M3

PMC24-01-樓層: P1, 樑代號: G11, 位置序號: 39 [X6:-11,Y7:+214], 樑長: 460.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X6:-11,Y7:+214, 本跨樑序列=>[G11], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((460.00+[搭接]198*1+[左錨定]70+31.0+[右錨定]50+31.0)*3)/100	25.20
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((460.00+[搭接-下]152*1+[左錨定]50+31.0+[右錨定]50+31.0)*3)/100	23.82
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]12/100	26.02
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((460.00-12*12-12*12)/20+1)/100	19.52
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*12/100	26.02

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(460/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層一般樑= 460.00*2*(60-15)/10000= 4.14 M2
模版(樑底模)= (460.00*40)/10000= 1.84 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W15: (38.49+60-15)*15/10000=0.13 M2
以上小計:0.13 M2
模版小計(樑側模):4.14 M2
模版小計(樑底模):1.84-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.13= 1.71 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*460.00/1000000= 1.104 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=71.560 M (71.560 M*0.560/1000= 0.0401 T)
#7=49.019 M (49.019 M*3.040/1000= 0.1490 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.1975 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 5.85 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.104 M3

裝修空間構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P1 (代表樓層:P1->P1)

PMC24-01[樓層]: P1 [獨立牆段名稱]: ,位置序號: 3 [X5:-44,Y2:-38]

獨立牆段裝修計算:

獨立牆段粉刷材料:(1) W4-內牆1:2防水水泥粉光

主尺寸:

獨立牆段: 1

+[小段:1-獨立牆段] 2.250*2.65 = 5.963 m2

獨立牆段: 2

+[小段:1-獨立牆段] 4.350*2.65 = 11.528 m2

獨立牆段: 3

+[小段:1-獨立牆段] 2.250*2.65 = 5.963 m2

獨立牆段: 4

+[小段:1-獨立牆段] 4.350*2.65 = 11.528 m2

以上獨立牆段小計: = 34.980 m2

額外增減(+/-):

+9.79 = 9.790 m2

以上小計: +34.980+9.790 = 44.770 m2

****

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P1 (代表樓層:P1->P1)

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 6 [X1:-131,Y4:+141] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm ,高程:-60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]4/100= 24.20 M	24.20
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]4/100= 24.20 M	24.20

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M

模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2

模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2

RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3

----------計算結果小計----------

鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=112.27 M*(1-0.0000)=112.27 M (112.27 M*0.560/1000= 0.0629 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)

鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0659 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 4 [X1:-131,Y3:+16] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm ,高程:-60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]4/100= 24.20 M	24.20
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]4/100= 24.20 M	24.20

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9

垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=112.27 M*(1-0.0000)=112.27 M (112.27 M*0.560/1000= 0.0629 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0659 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W5PCZ, 位置序號: 35 [X5:-240,Y2:+223] , 牆長: (72.5+37.5)=110.00 cm, 牆高:449.5 cm
#0 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]449.5*[彎折數]*1*[支]*4/100= 17.98 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)15.00*(H)449.5*0/10000=0.00 M2
小段2:樑底:(B6:60cm)=(L)40.00*(H)(449.5-60)*0/10000=0.00 M2
小段3:透空牆=(L)17.50*(H)449.5*0/10000=0.00 M2
大段:2
小段1:透空牆=(L)17.50*(H)449.5*0/10000=0.00 M2
小段2:樑底:(G7:70cm)=(L)20.00*(H)(449.5-70)*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)15.00*(H)449.5*(t)5/1000000=0.034 M3
小段2:樑底:(B6)=(L)40.00*(H):(449.5-60)*(t)5/1000000=0.078 M3
小段3:透空牆=(L)17.50*(H)449.5*(t)5/1000000=0.039 M3
大段:2
小段1:透空牆=(L)17.50*(H)449.5*(t)5/1000000=0.039 M3
小段2:樑底:(G7)=(L)20.00*(H):(449.5-70)*(t)5/1000000=0.038 M3
以上牆主要RC小計: 0.228 M3
RC小計: 0.228-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.228 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0000 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.228 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 44 [X5:+14,Y10:-14] , 牆長: (430.0)=430.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]29/100= 126.44 M	126.44
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 490.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1)/100= 27 支 水平筋總長(第1組)= 490.00*[支數]27/100= 132.30 M	132.30
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]29/100= 126.44 M	126.44
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 490.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 27 支 水平筋總長(第2組)= 490.00*[支數]27/100= 132.30 M	132.30

#4 工作筋:
水平排數: Int(430.00/60)= 7
垂直排數: Int(400.00/60)= 6

工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]6= 12.18 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)430.00*(H)400*2/10000=34.40 M2
以上牆主要模版小計: 34.40 M2
模版小計: 34.40-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=34.40 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)430.00*(H)400*(t)15/1000000=2.580 M3
以上牆主要RC小計: 2.580 M3
RC小計: 2.580-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 2.580 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=517.48 M*(1-0.0000)=517.48 M (517.48 M*0.560/1000= 0.2898 T)
#4=12.18 M*(1-0.0000)=12.18 M (12.18 M*0.994/1000= 0.0121 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3019 T
模版小計(普)= 34.40 M2
混凝土小計 = 2.580 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 27 [X3:-201,Y10:-14] , 牆長: (1020.0)=1020.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((1020-5-5)/15)+1)/100= 68 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]68/100= 296.48 M	296.48
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 1020+[搭接]Int(1020/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 1,116.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1)/100= 27 支 水平筋總長(第1組)= 1,116.00*[支數]27/100= 301.32 M	301.32
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((1020-5-5)/15)+1)/100= 68 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]68/100= 296.48 M	296.48
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 1020+[搭接]Int(1020/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 1,116.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 27 支 水平筋總長(第2組)= 1,116.00*[支數]27/100= 301.32 M	301.32

#4 工作筋:
水平排數: Int(1020.00/60)= 16
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]16*[垂直排數]6= 27.84 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)1020.00*(H)400*2/10000=81.60 M2
以上牆主要模版小計: 81.60 M2
模版小計: 81.60-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=81.60 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)1020.00*(H)400*(t)15/1000000=6.120 M3
以上牆主要RC小計: 6.120 M3
RC小計: 6.120-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 6.120 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=1,195.60 M*(1-0.0000)=1,195.60 M (1,195.60 M*0.560/1000= 0.6695 T)
#4=27.84 M*(1-0.0000)=27.84 M (27.84 M*0.994/1000= 0.0277 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.6972 T
模版小計(普)= 81.60 M2
混凝土小計 = 6.120 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 23 [X2:+84,Y10:-14] , 牆長: (430.0)=430.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]29/100= 126.44 M	126.44
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 490.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1)/100= 27 支 水平筋總長(第1組)= 490.00*[支數]27/100= 132.30 M	132.30

#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]29/100= 126.44 M	126.44
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 490.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 27 支 水平筋總長(第2組)= 490.00*[支數]27/100= 132.30 M	132.30

#4 工作筋:
水平排數: Int(430.00/60)= 7
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]6= 12.18 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)430.00*(H)400*2/10000=34.40 M2
以上牆主要模版小計: 34.40 M2
模版小計: 34.40-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=34.40 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)430.00*(H)400*(t)15/1000000=2.580 M3
以上牆主要RC小計: 2.580 M3
RC小計: 2.580-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 2.580 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=517.48 M*(1-0.0000)=517.48 M (517.48 M*0.560/1000= 0.2898 T)
#4=12.18 M*(1-0.0000)=12.18 M (12.18 M*0.994/1000= 0.0121 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3019 T
模版小計(普)= 34.40 M2
混凝土小計 = 2.580 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 49 [X6:+81,Y2:+237] , 牆長: (275.0)=275.00 cm, 牆高:445.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]445+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 509.71 支數= (Int((275-5-5)/15)+1)/100= 18 垂直筋總長(第1組)= 509.71*[支數]18/100= 91.75 M	91.75
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 275+[搭接]Int(275/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 305.00 支數= 30/100= 30 支 水平筋總長(第1組)= 305.00*[支數]30/100= 91.50 M	91.50
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]445+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 509.71 支數= Int((275-5-5)/15)+1)/100= 18 垂直筋總長(第2組)= 509.71*[支數]18/100= 91.75 M	91.75
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 275+[搭接]Int(275/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 305.00 支數= 30/100= 30 支 水平筋總長(第2組)= 305.00*[支數]30/100= 91.50 M	91.50

#4 工作筋:
水平排數: Int(275.00/60)= 4
垂直排數: Int(445.00/60)= 7
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]4*[垂直排數]7= 8.12 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)275.00*(H)445*2/10000=24.47 M2
以上牆主要模版小計: 24.47 M2
封側模小計:15*445*1/10000=0.67 M2
模版小計: 25.14-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=25.14 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)275.00*(H)445*(t)15/1000000=1.836 M3
以上牆主要RC小計: 1.836 M3
RC小計: 1.836-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 1.836 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=366.50 M*(1-0.0000)=366.50 M (366.50 M*0.560/1000= 0.2052 T)
#4=8.12 M*(1-0.0000)=8.12 M (8.12 M*0.994/1000= 0.0081 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2133 T
模版小計(普)= 25.14 M2
混凝土小計 = 1.836 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 17 [X2:+139,Y1:+172] , 牆長: (320.0)=320.00 cm, 牆高:542.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]542+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 606.71 支數= (Int((320-5-5)/15)+1)/100= 21 垂直筋總長(第1組)= 606.71*[支數]21/100= 127.41 M	127.41
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 320+[搭接]Int(320/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 380.00 支數= 36/100= 36 支 水平筋總長(第1組)= 380.00*[支數]36/100= 136.80 M	136.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]542+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 606.71 支數= Int((320-5-5)/15)+1)/100= 21 垂直筋總長(第2組)= 606.71*[支數]21/100= 127.41 M	127.41
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 320+[搭接]Int(320/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 380.00 支數= 36/100= 36 支 水平筋總長(第2組)= 380.00*[支數]36/100= 136.80 M	136.80

#4 開口補強筋:
1-#4 門: D8 [三邊補強](((230+100)*2)+(90+100*2))*[支]1/100= 9.50 M
#4 門: D8 [角隅補強]100*[兩角]2*[邊]2*[支]1/100= 4.00 M
1自由開口-1 [四邊補強](((230+200)*2+(90+200)*2)+[角隅補強]100*[四角]4)*[兩邊]2*1/100= 29.60 M
#4 以上小計[四邊補強]= 31.10 M
#4 以上小計[角隅補強]= 12.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(320.00/60)= 5
垂直排數: Int(542.00/60)= 9
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]5*[垂直排數]9= 13.05 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(D8)90*230+(自由)80*60=2.55 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):17.34 m2
開口比例:2.55/17.34=0.1470
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)320.00*(H)542*2/10000=34.69 M2
以上牆主要模版小計: 34.69 M2
門窗開口模版扣除:
1. 門(D8):90*230*2[側]/10000=4.14
封模:(90+230*2)*15/10000=0.83
門窗開口模版扣除小計: 4.14 M2
門窗開口封模回補小計: 0.83 M2
自由開口模版扣除:
1. 自由開口:80.00*60*2[側]/10000=0.96
封模:(80.00+60)*2*15/10000=0.42
自由開口模版扣除小計: 0.96 M2
自由開口封模回補小計: 0.42 M2
模版小計: 34.69-[門窗扣]4.14-[自由開口扣]0.96+[門窗封模]0.83+[自由開口封模]0.42-[側面交接扣]0.00=30.83 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)320.00*(H)542*(t)15/1000000=2.602 M3
以上牆主要RC小計: 2.602 M3
門窗開口RC扣除:
1.門(D8):90*230*15/1000000=0.311
門窗開口RC扣除小計: 0.311 M3
自由開口RC扣除:
1. 自由開口:80.00*60.00*15/1000000=0.072
自由開口RC扣除小計: 0.072 M3
RC小計: 2.602-[門窗開口RC]0.311-[自由開口RC]0.072= 2.219 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.1470)
#3=528.42 M*(1-0.1470)=450.73 M (450.73 M*0.560/1000= 0.2524 T)
#4=13.05 M*(1-0.1470)=11.13 M (11.13 M*0.994/1000= 0.0111 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=43.10 M (43.10*0.994/1000= 0.0428 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3063 T
模版小計(普)= 30.83 M2
混凝土小計 = 2.219 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 38 [X5:-229,Y6:-233] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W14 [四邊補強]((545+100*2)+(245+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 47.60 M
#4 窗: W14 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 47.60 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W14)545*245=13.35 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):21.80 m2
開口比例:13.35/21.80=0.6125
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B6:60cm)=(L)545.00*(H)(400-60)*2/10000=37.06 M2
以上牆主要模版小計: 37.06 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W14):545*245*2[側]/10000=26.71
封模:(545+245)*2*15/10000=2.37
門窗開口模版扣除小計: 26.71 M2
門窗開口封模回補小計: 2.37 M2
模版小計: 37.06-[門窗扣]26.71-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.37+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=12.72 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B6)=(L)545.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.779 M3
以上牆主要RC小計: 2.779 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W14):545*245*15/1000000=2.003
門窗開口RC扣除小計: 2.003 M3
RC小計: 2.779-[門窗開口RC]2.003-[自由開口RC]0.000= 0.777 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.6125)
#3=613.47 M*(1-0.6125)=237.72 M (237.72 M*0.560/1000= 0.1331 T)
#4=15.66 M*(1-0.6125)=6.07 M (6.07 M*0.994/1000= 0.0060 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=55.60 M (55.60*0.994/1000= 0.0553 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1944 T
模版小計(普)= 12.72 M2
混凝土小計 = 0.777 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 37 [X5:-229,Y4:+142] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96

#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W14 [四邊補強]((545+100*2)+(245+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 47.60 M
#4 窗: W14 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 47.60 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W14)545*245=13.35 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):21.80 m2
開口比例:13.35/21.80=0.6125
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B6:60cm)=(L)545.00*(H)(400-60)*2/10000=37.06 M2
以上牆主要模版小計: 37.06 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W14):545*245*2[側]/10000=26.71
封模:(545+245)*2*15/10000=2.37
門窗開口模版扣除小計: 26.71 M2
門窗開口封模回補小計: 2.37 M2
模版小計: 37.06-[門窗扣]26.71-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.37+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=12.73 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B6)=(L)545.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.780 M3
以上牆主要RC小計: 2.780 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W14):545*245*15/1000000=2.003
門窗開口RC扣除小計: 2.003 M3
RC小計: 2.780-[門窗開口RC]2.003-[自由開口RC]0.000= 0.777 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.6125)
#3=613.47 M*(1-0.6125)=237.72 M (237.72 M*0.560/1000= 0.1331 T)
#4=15.66 M*(1-0.6125)=6.07 M (6.07 M*0.994/1000= 0.0060 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=55.60 M (55.60*0.994/1000= 0.0553 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1944 T
模版小計(普)= 12.73 M2
混凝土小計 = 0.777 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15Z, 位置序號: 3 [X1:-114,Y2:+204] , 牆長: (80.0)=80.00 cm, 牆高:550.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]550+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 614.71 支數= (Int((80-5-5)/15)+1)/100= 5 垂直筋總長(第1組)= 614.71*[支數]5/100= 30.74 M	30.74

#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 80+[搭接]Int(80/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 110.00 支數= 37/100= 37 支 水平筋總長(第1組)= 110.00*[支數]37/100= 40.70 M	40.70
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]550+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 614.71 支數= Int((80-5-5)/15)+1)/100= 5 垂直筋總長(第2組)= 614.71*[支數]5/100= 30.74 M	30.74
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 80+[搭接]Int(80/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 110.00 支數= 37/100= 37 支 水平筋總長(第2組)= 110.00*[支數]37/100= 40.70 M	40.70

#4 工作筋:
水平排數: Int(80.00/60)= 1
垂直排數: Int(550.00/60)= 9
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]1*[垂直排數]9= 2.61 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G10:60cm)=(L)40.00*(H)(550-60)*0/10000=0.00 M2
小段2:透空牆=(L)40.00*(H)550*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:15*490*1/10000=0.74 M2
模版小計: 0.74-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.74 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G10)=(L)40.00*(H):(550-60)*(t)15/1000000=0.294 M3
小段2:透空牆=(L)40.00*(H)550*(t)15/1000000=0.330 M3
以上牆主要RC小計: 0.624 M3
RC小計: 0.624-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.624 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=142.87 M*(1-0.0000)=142.87 M (142.87 M*0.560/1000= 0.0800 T)
#4=2.61 M*(1-0.0000)=2.61 M (2.61 M*0.994/1000= 0.0026 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0826 T
模版小計(普)= 0.74 M2
混凝土小計 = 0.624 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 7 [X1:-174,Y4:+142] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)=([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)=([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W18 [四邊補強]((545+100*2)+(245+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 47.60 M
#4 窗: W18 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 47.60 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:

水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W18)545*245=13.35 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):21.80 m2
開口比例:13.35/21.80=0.6125
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19:60cm)=(L)545.00*(H)(400-60)*2/10000=37.06 M2
以上牆主要模版小計: 37.06 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W18):545*245*2[側]/10000=26.71
封模:(545+245)*2*15/10000=2.37
門窗開口模版扣除小計: 26.71 M2
門窗開口封模回補小計: 2.37 M2
模版小計: 37.06-[門窗扣]26.71-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.37+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=12.72 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19)=(L)545.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.779 M3
以上牆主要RC小計: 2.779 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W18):545*245*15/1000000=2.003
門窗開口RC扣除小計: 2.003 M3
RC小計: 2.779-[門窗開口RC]2.003-[自由開口RC]0.000= 0.777 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.6125)
#3=613.47 M*(1-0.6125)=237.72 M (237.72 M*0.560/1000= 0.1331 T)
#4=15.66 M*(1-0.6125)=6.07 M (6.07 M*0.994/1000= 0.0060 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=55.60 M (55.60*0.994/1000= 0.0553 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1944 T
模版小計(普)= 12.72 M2
混凝土小計 = 0.777 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 9 [X1:-174,Y6:-233] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W18 [四邊補強]((545+100*2)+(245+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 47.60 M
#4 窗: W18 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 47.60 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:

門窗開口面積:(W18)545*245=13.35 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):21.80 m2
開口比例:13.35/21.80=0.6125
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19:60cm)=(L)545.00*(H)(400-60)*2/10000=37.06 M2
以上牆主要模版小計: 37.06 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W18):545*245*2[側]/10000=26.71
封模:(545+245)*2*15/10000=2.37
門窗開口模版扣除小計: 26.71 M2
門窗開口封模回補小計: 2.37 M2
模版小計: 37.06-[門窗扣]26.71-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.37+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=12.72 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19)=(L)545.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.779 M3
以上牆主要RC小計: 2.779 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W18):545*245*15/1000000=2.003
門窗開口RC扣除小計: 2.003 M3
RC小計: 2.779-[門窗開口RC]2.003-[自由開口RC]0.000= 0.777 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.6125)
#3=613.47 M*(1-0.6125)=237.72 M (237.72 M*0.560/1000= 0.1331 T)
#4=15.66 M*(1-0.6125)=6.07 M (6.07 M*0.994/1000= 0.0060 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=55.60 M (55.60*0.994/1000= 0.0553 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1944 T
模版小計(普)= 12.72 M2
混凝土小計 = 0.777 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 11 [X1:-174,Y7:-109] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W18 [四邊補強]((545+100*2)+(245+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 47.60 M
#4 窗: W18 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 47.60 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W18)545*245=13.35 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):21.80 m2
開口比例:13.35/21.80=0.6125
模版計算:

大段:1
小段1:樑底:(B19:60cm)=(L)545.00*(H)(400-60)*2/10000=37.06 M2
以上牆主要模版小計: 37.06 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W18):545*245*2[側]/10000=26.71
封模:(545+245)*2*15/10000=2.37
門窗開口模版扣除小計: 26.71 M2
門窗開口封模回補小計: 2.37 M2
模版小計: 37.06-[門窗扣]26.71-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.37+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=12.73 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19)=(L)545.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.780 M3
以上牆主要RC小計: 2.780 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W18):545*245*15/1000000=2.003
門窗開口RC扣除小計: 2.003 M3
RC小計: 2.780-[門窗開口RC]2.003-[自由開口RC]0.000= 0.777 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.6125)
#3=613.47 M*(1-0.6125)=237.72 M (237.72 M*0.560/1000= 0.1331 T)
#4=15.66 M*(1-0.6125)=6.07 M (6.07 M*0.994/1000= 0.0060 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=55.60 M (55.60*0.994/1000= 0.0553 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1944 T
模版小計(普)= 12.73 M2
混凝土小計 = 0.777 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 13 [X1:-174,Y8:+17] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W18 [四邊補強]((545+100*2)+(245+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 47.60 M
#4 窗: W18 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 47.60 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W18)545*245=13.35 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):21.80 m2
開口比例:13.35/21.80=0.6125
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19:60cm)=(L)545.00*(H)(400-60)*2/10000=37.06 M2
以上牆主要模版小計: 37.06 M2
門窗開口模版扣除:

1. 窗(W18):545*245*2[側]/10000=26.71
封模:(545+245)*2*15/10000=2.37
門窗開口模版扣除小計: 26.71 M2
門窗開口封模回補小計: 2.37 M2
模版小計: 37.06-[門窗扣]26.71-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.37+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=12.73 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19)=(L)545.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.780 M3
以上牆主要RC小計: 2.780 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W18):545*245*15/1000000=2.003
門窗開口RC扣除小計: 2.003 M3
RC小計: 2.780-[門窗開口RC]2.003-[自由開口RC]0.000= 0.777 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.6125)
#3=613.47 M*(1-0.6125)=237.72 M (237.72 M*0.560/1000= 0.1331 T)
#4=15.66 M*(1-0.6125)=6.07 M (6.07 M*0.994/1000= 0.0060 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=55.60 M (55.60*0.994/1000= 0.0553 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1944 T
模版小計(普)= 12.73 M2
混凝土小計 = 0.777 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W5PCZ, 位置序號: 16 [X1:-161,Y10:-65] , 牆長: (37.5+75.0+75.0+37.5)=225.00 cm, 牆高:400.0 cm
#0 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]400*[彎折數]*3*[支]*4/100= 48.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G19:60cm)=(L)15.00*(H)(400-60)*0/10000=0.00 M2
小段2:透空牆=(L)22.50*(H)400*0/10000=0.00 M2
大段:2
小段1:透空牆=(L)17.50*(H)400*0/10000=0.00 M2
小段2:樑底:(B19:60cm)=(L)40.00*(H)(400-60)*0/10000=0.00 M2
小段3:透空牆=(L)17.50*(H)400*0/10000=0.00 M2
大段:3
小段1:透空牆=(L)17.50*(H)400*0/10000=0.00 M2
小段2:樑底:(G18:60cm)=(L)40.00*(H)(400-60)*0/10000=0.00 M2
小段3:透空牆=(L)17.50*(H)400*0/10000=0.00 M2
大段:4
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)400*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G19)=(L)15.00*(H):(400-60)*(t)5/1000000=0.025 M3
小段2:透空牆=(L)22.50*(H)400*(t)5/1000000=0.045 M3
大段:2
小段1:透空牆=(L)17.50*(H)400*(t)5/1000000=0.035 M3
小段2:樑底:(B19)=(L)40.00*(H):(400-60)*(t)5/1000000=0.068 M3
小段3:透空牆=(L)17.50*(H)400*(t)5/1000000=0.035 M3
大段:3
小段1:透空牆=(L)17.50*(H)400*(t)5/1000000=0.035 M3
小段2:樑底:(G18)=(L)40.00*(H):(400-60)*(t)5/1000000=0.068 M3
小段3:透空牆=(L)17.50*(H)400*(t)5/1000000=0.035 M3
大段:4
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)400*(t)5/1000000=0.075 M3
以上牆主要RC小計: 0.422 M3
RC小計: 0.422-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.422 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0000 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.422 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W5PCZ, 位置序號: 43 [X5:-241,Y10:-65] , 牆長: (37.5+75.0+75.0+37.5)=225.00 cm, 牆高:400.0 cm
#0 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]400*[彎折數]*3*[支]*4/100= 48.00 M
模版計算:
大段:1

小段1:透空牆=(L)37.50*(H)400*0/10000=0.00 M2
大段:2
小段1:透空牆=(L)17.50*(H)400*0/10000=0.00 M2
小段2:樑底:(B7:60cm)=(L)40.00*(H)(400-60)*0/10000=0.00 M2
小段3:透空牆=(L)17.50*(H)400*0/10000=0.00 M2
大段:3
小段1:透空牆=(L)17.50*(H)400*0/10000=0.00 M2
小段2:樑底:(G16:60cm)=(L)40.00*(H)(400-60)*0/10000=0.00 M2
小段3:透空牆=(L)17.50*(H)400*0/10000=0.00 M2
大段:4
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)400*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)400*(t)5/1000000=0.075 M3
大段:2
小段1:透空牆=(L)17.50*(H)400*(t)5/1000000=0.035 M3
小段2:樑底:(B7)=(L)40.00*(H):(400-60)*(t)5/1000000=0.068 M3
小段3:透空牆=(L)17.50*(H)400*(t)5/1000000=0.035 M3
大段:3
小段1:透空牆=(L)17.50*(H)400*(t)5/1000000=0.035 M3
小段2:樑底:(G16)=(L)40.00*(H):(400-60)*(t)5/1000000=0.068 M3
小段3:透空牆=(L)17.50*(H)400*(t)5/1000000=0.035 M3
大段:4
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)400*(t)5/1000000=0.075 M3
以上牆主要RC小計: 0.426 M3
RC小計: 0.426-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.426 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0000 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.426 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 18 [X2:+139,Y2:+237] , 牆長: (320.0)=320.00 cm, 牆高:534.5 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]534.5+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 599.21 支數= (Int((320-5-5)/15)+1)/100= 21 垂直筋總長(第1組)= 599.21*[支數]21/100= 125.83 M	125.83
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 320+[搭接]Int(320/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 380.00 支數= 35/100= 35 支 水平筋總長(第1組)= 380.00*[支數]35/100= 133.00 M	133.00
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]534.5+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 599.21 支數= Int((320-5-5)/15)+1)/100= 21 垂直筋總長(第2組)= 599.21*[支數]21/100= 125.83 M	125.83
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 320+[搭接]Int(320/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 380.00 支數= 35/100= 35 支 水平筋總長(第2組)= 380.00*[支數]35/100= 133.00 M	133.00

#4 工作筋:
水平排數: Int(320.00/60)= 5
垂直排數: Int(534.50/60)= 8
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]5*[垂直排數]8= 11.60 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)320.00*(H)534.5*2/10000=34.21 M2
以上牆主要模版小計: 34.21 M2
模版小計: 34.21-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=34.21 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)320.00*(H)534.5*(t)15/1000000=2.566 M3
以上牆主要RC小計: 2.566 M3
RC小計: 2.566-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 2.566 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=517.67 M*(1-0.0000)=517.67 M (517.67 M*0.560/1000= 0.2899 T)
#4=11.60 M*(1-0.0000)=11.60 M (11.60 M*0.994/1000= 0.0115 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3014 T

模版小計(普)= 34.21 M2
混凝土小計 = 2.566 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 34 [X5:-41,Y2:+237] , 牆長: (320.0)=320.00 cm, 牆高:460.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]460+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 524.71 支數= (Int((320-5-5)/15)+1)/100= 21 垂直筋總長(第1組)= 524.71*[支數]21/100= 110.19 M	110.19
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 320+[搭接]Int(320/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 380.00 支數= 31/100= 31 支 水平筋總長(第1組)= 380.00*[支數]31/100= 117.80 M	117.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]460+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 524.71 支數= Int((320-5-5)/15)+1)/100= 21 垂直筋總長(第2組)= 524.71*[支數]21/100= 110.19 M	110.19
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 320+[搭接]Int(320/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 380.00 支數= 31/100= 31 支 水平筋總長(第2組)= 380.00*[支數]31/100= 117.80 M	117.80

#4 工作筋:
水平排數: Int(320.00/60)= 5
垂直排數: Int(460.00/60)= 7
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]5*[垂直排數]7= 10.15 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)320.00*(H)460*2/10000=29.44 M2
以上牆主要模版小計: 29.44 M2
模版小計: 29.44-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=29.44 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)320.00*(H)460*(t)15/1000000=2.208 M3
以上牆主要RC小計: 2.208 M3
RC小計: 2.208-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 2.208 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=455.98 M*(1-0.0000)=455.98 M (455.98 M*0.560/1000= 0.2553 T)
#4=10.15 M*(1-0.0000)=10.15 M (10.15 M*0.994/1000= 0.0101 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2654 T
模版小計(普)= 29.44 M2
混凝土小計 = 2.208 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 22 [X2:-64,Y2:-46] , 牆長: (420.0)=420.00 cm, 牆高:534.5 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]534.5+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 599.21 支數= (Int((420-5-5)/15)+1)/100= 28 垂直筋總長(第1組)= 599.21*[支數]28/100= 167.78 M	167.78
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 420+[搭接]Int(420/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 480.00 支數= 35/100= 35 支 水平筋總長(第1組)= 480.00*[支數]35/100= 168.00 M	168.00
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]534.5+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 599.21 支數= Int((420-5-5)/15)+1)/100= 28 垂直筋總長(第2組)= 599.21*[支數]28/100= 167.78 M	167.78
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 420+[搭接]Int(420/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 480.00 支數= 35/100= 35 支 水平筋總長(第2組)= 480.00*[支數]35/100= 168.00 M	168.00

#4 工作筋:
水平排數: Int(420.00/60)= 7
垂直排數: Int(534.50/60)= 8
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]8= 16.24 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)420.00*(H)534.5*2/10000=44.90 M2

以上牆主要模版小計: 44.90 M2
模版小計: 44.90-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=44.90 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)420.00*(H)534.5*(t)15/1000000=3.367 M3
以上牆主要RC小計: 3.367 M3
RC小計: 3.367-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 3.367 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=671.56 M*(1-0.0000)=671.56 M (671.56 M*0.560/1000= 0.3761 T)
#4=16.24 M*(1-0.0000)=16.24 M (16.24 M*0.994/1000= 0.0161 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3922 T
模版小計(普)= 44.90 M2
混凝土小計 = 3.367 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 28 [X5:+161,Y2:-46] , 牆長: (420.0)=420.00 cm, 牆高:470.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]470+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 534.71 支數= (Int((420-5-5)/15)+1)/100= 28 垂直筋總長(第1組)= 534.71*[支數]28/100= 149.72 M	149.72
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 420+[搭接]Int(420/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 480.00 支數= 31/100= 31 支 水平筋總長(第1組)= 480.00*[支數]31/100= 148.80 M	148.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]470+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 534.71 支數= Int((420-5-5)/15)+1)/100= 28 垂直筋總長(第2組)= 534.71*[支數]28/100= 149.72 M	149.72
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 420+[搭接]Int(420/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 480.00 支數= 31/100= 31 支 水平筋總長(第2組)= 480.00*[支數]31/100= 148.80 M	148.80

#4 工作筋:
水平排數: Int(420.00/60)= 7
垂直排數: Int(470.00/60)= 7
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]7= 14.21 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)420.00*(H)470*2/10000=39.48 M2
以上牆主要模版小計: 39.48 M2
模版小計: 39.48-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=39.48 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)420.00*(H)470*(t)15/1000000=2.961 M3
以上牆主要RC小計: 2.961 M3
RC小計: 2.961-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 2.961 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=597.04 M*(1-0.0000)=597.04 M (597.04 M*0.560/1000= 0.3343 T)
#4=14.21 M*(1-0.0000)=14.21 M (14.21 M*0.994/1000= 0.0141 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3485 T
模版小計(普)= 39.48 M2
混凝土小計 = 2.961 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 14 [X1:-174,Y9:+141] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)=([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15

#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W18 [四邊補強]((545+100*2)+(245+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 47.60 M
#4 窗: W18 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 47.60 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W18)545*245=13.35 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):21.80 m2
開口比例:13.35/21.80=0.6125
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19:60cm)=(L)545.00*(H)(400-60)*2/10000=37.06 M2
以上牆主要模版小計: 37.06 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W18):545*245*2[側]/10000=26.71
封模:(545+245)*2*15/10000=2.37
門窗開口模版扣除小計: 26.71 M2
門窗開口封模回補小計: 2.37 M2
模版小計: 37.06-[門窗扣]26.71-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.37+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=12.72 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19)=(L)545.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.779 M3
以上牆主要RC小計: 2.779 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W18):545*245*15/1000000=2.003
門窗開口RC扣除小計: 2.003 M3
RC小計: 2.779-[門窗開口RC]2.003-[自由開口RC]0.000= 0.777 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.6125)
#3=613.47 M*(1-0.6125)=237.72 M (237.72 M*0.560/1000= 0.1331 T)
#4=15.66 M*(1-0.6125)=6.07 M (6.07 M*0.994/1000= 0.0060 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=55.60 M (55.60*0.994/1000= 0.0553 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1944 T
模版小計(普)= 12.72 M2
混凝土小計 = 0.777 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 36 [X5:-229,Y3:+17] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96

#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W14 [四邊補強]((545+100*2)+(245+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 47.60 M
#4 窗: W14 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 47.60 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W14)545*245=13.35 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):21.80 m2
開口比例:13.35/21.80=0.6125
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B6:60cm)=(L)545.00*(H)(400-60)*2/10000=37.06 M2
以上牆主要模版小計: 37.06 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W14):545*245*2[側]/10000=26.71
封模:(545+245)*2*15/10000=2.37
門窗開口模版扣除小計: 26.71 M2
門窗開口封模回補小計: 2.37 M2
模版小計: 37.06-[門窗扣]26.71-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.37+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=12.72 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B6)=(L)545.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.779 M3
以上牆主要RC小計: 2.779 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W14):545*245*15/1000000=2.003
門窗開口RC扣除小計: 2.003 M3
RC小計: 2.779-[門窗開口RC]2.003-[自由開口RC]0.000= 0.777 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.6125)
#3=613.47 M*(1-0.6125)=237.72 M (237.72 M*0.560/1000= 0.1331 T)
#4=15.66 M*(1-0.6125)=6.07 M (6.07 M*0.994/1000= 0.0060 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=55.60 M (55.60*0.994/1000= 0.0553 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1944 T
模版小計(普)= 12.72 M2
混凝土小計 = 0.777 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 39 [X5:-229,Y7:-109] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62

#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W14 [四邊補強]((545+100*2)+(245+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 47.60 M
#4 窗: W14 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 47.60 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W14)545*245=13.35 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):21.80 m2
開口比例:13.35/21.80=0.6125
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B6:60cm)=(L)544.99*(H)(400-60)*2/10000=37.06 M2
以上牆主要模版小計: 37.06 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W14):545*245*2[側]/10000=26.71
封模:(545+245)*2*15/10000=2.37
門窗開口模版扣除小計: 26.71 M2
門窗開口封模回補小計: 2.37 M2
模版小計: 37.06-[門窗扣]26.71-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.37+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=12.72 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B6)=(L)544.99*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.779 M3
以上牆主要RC小計: 2.779 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W14):545*245*15/1000000=2.003
門窗開口RC扣除小計: 2.003 M3
RC小計: 2.779-[門窗開口RC]2.003-[自由開口RC]0.000= 0.777 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.6125)
#3=613.47 M*(1-0.6125)=237.72 M (237.72 M*0.560/1000= 0.1331 T)
#4=15.66 M*(1-0.6125)=6.07 M (6.07 M*0.994/1000= 0.0060 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=55.60 M (55.60*0.994/1000= 0.0553 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1944 T
模版小計(普)= 12.72 M2
混凝土小計 = 0.777 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 40 [X5:-229,Y8:+16] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)=([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)=([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W14 [四邊補強]((545+100*2)+(245+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 47.60 M
#4 窗: W14 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 47.60 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W14)545*245=13.35 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):21.80 m2
開口比例:13.35/21.80=0.6125
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B6:60cm)=(L)545.00*(H)(400-60)*2/10000=37.06 M2
以上牆主要模版小計: 37.06 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W14):545*245*2[側]/10000=26.71
封模:(545+245)*2*15/10000=2.37
門窗開口模版扣除小計: 26.71 M2
門窗開口封模回補小計: 2.37 M2
模版小計: 37.06-[門窗扣]26.71-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.37+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=12.72 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B6)=(L)545.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.779 M3
以上牆主要RC小計: 2.779 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W14):545*245*15/1000000=2.003
門窗開口RC扣除小計: 2.003 M3
RC小計: 2.779-[門窗開口RC]2.003-[自由開口RC]0.000= 0.777 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.6125)
#3=613.47 M*(1-0.6125)=237.72 M (237.72 M*0.560/1000= 0.1331 T)
#4=15.66 M*(1-0.6125)=6.07 M (6.07 M*0.994/1000= 0.0060 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=55.60 M (55.60*0.994/1000= 0.0553 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1944 T
模版小計(普)= 12.72 M2
混凝土小計 = 0.777 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 42 [X5:-229,Y9:+142] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W14 [四邊補強]((545+100*2)+(245+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 47.60 M
#4 窗: W14 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 47.60 M

#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W14)545*245=13.35 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):21.80 m2
開口比例:13.35/21.80=0.6125
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B7:60cm)=(L)545.00*(H)(400-60)*2/10000=37.06 M2
以上牆主要模版小計: 37.06 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W14):545*245*2[側]/10000=26.71
封模:(545+245)*2*15/10000=2.37
門窗開口模版扣除小計: 26.71 M2
門窗開口封模回補小計: 2.37 M2
模版小計: 37.06-[門窗扣]26.71-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.37+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=12.72 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B7)=(L)545.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.779 M3
以上牆主要RC小計: 2.779 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W14):545*245*15/1000000=2.003
門窗開口RC扣除小計: 2.003 M3
RC小計: 2.779-[門窗開口RC]2.003-[自由開口RC]0.000= 0.777 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.6125)
#3=613.47 M*(1-0.6125)=237.72 M (237.72 M*0.560/1000= 0.1331 T)
#4=15.66 M*(1-0.6125)=6.07 M (6.07 M*0.994/1000= 0.0060 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=55.60 M (55.60*0.994/1000= 0.0553 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1944 T
模版小計(普)= 12.72 M2
混凝土小計 = 0.777 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 21 [X3:+134,Y1:+172] , 牆長: (590.0)=590.00 cm, 牆高:502.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]502+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 566.71 支數= (Int((590-5-5)/15)+1)/100= 39 垂直筋總長(第1組)= 566.71*[支數]39/100= 221.02 M	221.02
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 590+[搭接]Int(590/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 650.00 支數= 33/100= 33 支 水平筋總長(第1組)= 650.00*[支數]33/100= 214.50 M	214.50
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]502+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 566.71 支數= Int((590-5-5)/15)+1)/100= 39 垂直筋總長(第2組)= 566.71*[支數]39/100= 221.02 M	221.02
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 590+[搭接]Int(590/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 650.00 支數= 33/100= 33 支 水平筋總長(第2組)= 650.00*[支數]33/100= 214.50 M	214.50

#4 工作筋:
水平排數: Int(590.00/60)= 9
垂直排數: Int(502.00/60)= 8
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]8= 20.88 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G4:70cm)=(L)590.00*(H)(502-70)*2/10000=50.98 M2
以上牆主要模版小計: 50.98 M2
模版小計: 50.98-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=50.98 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G4)=(L)590.00*(H):(502-70)*(t)15/1000000=3.823 M3
以上牆主要RC小計: 3.823 M3
RC小計: 3.823-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 3.823 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)

#3=871.04 M*(1-0.0000)=871.04 M (871.04 M*0.560/1000= 0.4878 T)
#4=20.88 M*(1-0.0000)=20.88 M (20.88 M*0.994/1000= 0.0208 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.5085 T
模版小計(普)= 50.98 M2
混凝土小計 = 3.823 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 25 [X4:-36,Y1:+172] , 牆長: (590.0)=590.00 cm, 牆高:470.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]470+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 534.71 支數= (Int((590-5-5)/15)+1)/100= 39 垂直筋總長(第1組)= 534.71*[支數]39/100= 208.54 M	208.54
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 590+[搭接]Int(590/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 650.00 支數= 31/100= 31 支 水平筋總長(第1組)= 650.00*[支數]31/100= 201.50 M	201.50
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]470+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 534.71 支數= Int((590-5-5)/15)+1)/100= 39 垂直筋總長(第2組)= 534.71*[支數]39/100= 208.54 M	208.54
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 590+[搭接]Int(590/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 650.00 支數= 31/100= 31 支 水平筋總長(第2組)= 650.00*[支數]31/100= 201.50 M	201.50

#4 工作筋:
水平排數: Int(590.00/60)= 9
垂直排數: Int(470.00/60)= 7
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]7= 18.27 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G3:70cm)=(L)590.00*(H)(470-70)*2/10000=47.20 M2
以上牆主要模版小計: 47.20 M2
模版小計: 47.20-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=47.20 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G3)=(L)590.00*(H):(470-70)*(t)15/1000000=3.540 M3
以上牆主要RC小計: 3.540 M3
RC小計: 3.540-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 3.540 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=820.08 M*(1-0.0000)=820.08 M (820.08 M*0.560/1000= 0.4592 T)
#4=18.27 M*(1-0.0000)=18.27 M (18.27 M*0.994/1000= 0.0182 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.4774 T
模版小計(普)= 47.20 M2
混凝土小計 = 3.540 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W25W, 位置序號: 30 [X5:+56,Y2:-39] , 牆長: (435.0)=435.00 cm, 牆高:265.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]265+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 346.28 支數= (Int((435-5-5)/12)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 346.28*[支數]36/100= 124.66 M	124.66
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 435+[搭接]Int(435/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*0= 435.00 支數= 18/100= 18 支 水平筋總長(第1組)= 435.00*[支數]18/100= 78.30 M	78.30
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]265+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 346.28 支數= Int((435-5-5)/12)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 346.28*[支數]36/100= 124.66 M	124.66
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 435+[搭接]Int(435/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*0= 435.00 支數= 18/100= 18 支 水平筋總長(第2組)= 435.00*[支數]18/100= 78.30 M	78.30

#5 工作筋:
水平排數: Int(435.00/60)= 7
垂直排數: Int(265.00/60)= 4
工作筋數量:((25-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]4= 10.92 M

模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)435.00*(H)265*2/10000=23.06 M2
以上牆主要模版小計: 23.06 M2
封側模小計:25*265*2/10000=1.33 M2
模版小計: 24.38-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=24.38 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)435.00*(H)265*(t)25/1000000=2.882 M3
以上牆主要RC小計: 2.882 M3
RC小計: 2.882-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 2.882 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=405.92 M*(1-0.0000)=405.92 M (405.92 M*0.994/1000= 0.4035 T)
#5=10.92 M*(1-0.0000)=10.92 M (10.92 M*1.560/1000= 0.0170 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.4205 T
模版小計(普)= 24.38 M2
混凝土小計 = 2.882 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W25W, 位置序號: 29 [X5:-50,Y2:-39] , 牆長: (187.5+410.0+187.5)=785.00 cm, 牆高:265.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]265+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 346.28 支數= (Int((785-5-5)/12)+1)/100= 65 垂直筋總長(第1組)= 346.28*[支數]65/100= 225.08 M	225.08
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 785+[搭接]Int(785/(8*100))*48+[彎折數-Ld]2*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 1,007.00 支數= 18/100= 18 支 水平筋總長(第1組)= 1,007.00*[支數]18/100= 181.26 M	181.26
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]265+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 346.28 支數= Int((785-5-5)/12)+1)/100= 65 垂直筋總長(第2組)= 346.28*[支數]65/100= 225.08 M	225.08
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 785+[搭接]Int(785/(8*100))*48+[彎折數-Ld]2*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 1,007.00 支數= 18/100= 18 支 水平筋總長(第2組)= 1,007.00*[支數]18/100= 181.26 M	181.26

#5 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]265*[彎折數]*2*[支]*4/100= 21.20 M
#5 工作筋:
水平排數: Int(785.00/60)= 13
垂直排數: Int(265.00/60)= 4
工作筋數量:((25-3*2)+10*2)*[水平排數]13*[垂直排數]4= 20.28 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)187.50*(H)265*2/10000=9.94 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)410.00*(H)265*2/10000=21.73 M2
大段:3
小段1:半高牆=(L)187.50*(H)265*2/10000=9.94 M2
以上牆主要模版小計: 41.61 M2
模版小計: 41.61-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=41.61 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)187.50*(H)265*(t)25/1000000=1.242 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)410.00*(H)265*(t)25/1000000=2.716 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)187.50*(H)265*(t)25/1000000=1.242 M3
以上牆主要RC小計: 5.201 M3
RC小計: 5.201-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 5.201 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=812.69 M*(1-0.0000)=812.69 M (812.69 M*0.994/1000= 0.8078 T)
#5=20.28 M*(1-0.0000)=20.28 M (20.28 M*1.560/1000= 0.0316 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#5=21.20 M (21.20*1.560/1000= 0.0331 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.8725 T
模版小計(普)= 41.61 M2
混凝土小計 = 5.201 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 5 [X1:-174,Y3:+17] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:400.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1)/100= 23 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-中間層]400+[搭接]36=436.00 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 436.00*[支數]36/100= 156.96 M	156.96
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 545.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((545)/15)+1)/100= 37 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*37/100= 10.62 M	10.62
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= [Int((400-5-5-[平均樑版深]60.00)/15)+1]/100= 23 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]23/100= 139.15 M	139.15

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W18 [四邊補強]((545+100*2)+(245+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 47.60 M
#4 窗: W18 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 47.60 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(400.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W18)545*245=13.35 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):21.80 m2
開口比例:13.35/21.80=0.6125
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B18:60cm)=(L)545.00*(H)(400-60)*2/10000=37.06 M2
以上牆主要模版小計: 37.06 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W18):545*245*2[側]/10000=26.71
封模:(545+245)*2*15/10000=2.37
門窗開口模版扣除小計: 26.71 M2
門窗開口封模回補小計: 2.37 M2
模版小計: 37.06-[門窗扣]26.71-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.37+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=12.72 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B18)=(L)545.00*(H):(400-60)*(t)15/1000000=2.779 M3
以上牆主要RC小計: 2.779 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W18):545*245*15/1000000=2.003
門窗開口RC扣除小計: 2.003 M3
RC小計: 2.779-[門窗開口RC]2.003-[自由開口RC]0.000= 0.777 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.6125)
#3=613.47 M*(1-0.6125)=237.72 M (237.72 M*0.560/1000= 0.1331 T)
#4=15.66 M*(1-0.6125)=6.07 M (6.07 M*0.994/1000= 0.0060 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=55.60 M (55.60*0.994/1000= 0.0553 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1944 T
模版小計(普)= 12.72 M2
混凝土小計 = 0.777 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 32 [X6:+226,Y2:-46] , 牆長: (420.0)=420.00 cm, 牆高:449.5 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]449.5+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 514.21 支數= (Int((420-5-5)/15)+1)/100= 28 垂直筋總長(第1組)= 514.21*[支數]28/100= 143.98 M	143.98
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 420+[搭接]Int(420/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 480.00 支數= 30/100= 30 支 水平筋總長(第1組)= 480.00*[支數]30/100= 144.00 M	144.00
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]449.5+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 514.21 支數= Int((420-5-5)/15)+1)/100= 28 垂直筋總長(第2組)= 514.21*[支數]28/100= 143.98 M	143.98
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 420+[搭接]Int(420/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 480.00 支數= 30/100= 30 支 水平筋總長(第2組)= 480.00*[支數]30/100= 144.00 M	144.00

#4 開口補強筋:
1-#4 門: D8 [三邊補強](((230+100)*2)+(90+100*2))*[支]1/100= 9.50 M
#4 門: D8 [角隅補強]100*[兩角]2*[邊]2*[支]1/100= 4.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 9.50 M
#4 以上小計[角隅補強]= 4.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(420.00/60)= 7
垂直排數: Int(449.50/60)= 7
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]7= 14.21 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(D8)90*230=2.07 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):18.88 m2
開口比例:2.07/18.88=0.1096
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)420.00*(H)449.5*2/10000=37.76 M2
以上牆主要模版小計: 37.76 M2
門窗開口模版扣除:
1. 門(D8):90*230*2[側]/10000=4.14
封模:(90+230*2)*15/10000=0.83
門窗開口模版扣除小計: 4.14 M2
門窗開口封模回補小計: 0.83 M2
模版小計: 37.76-[門窗扣]4.14-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.83+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=34.44 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)420.00*(H)449.5*(t)15/1000000=2.832 M3
以上牆主要RC小計: 2.832 M3
門窗開口RC扣除:
1.門(D8):90*230*15/1000000=0.311
門窗開口RC扣除小計: 0.311 M3
RC小計: 2.832-[門窗開口RC]0.311-[自由開口RC]0.000= 2.521 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.1096)
#3=575.96 M*(1-0.1096)=512.81 M (512.81 M*0.560/1000= 0.2872 T)
#4=14.21 M*(1-0.1096)=12.65 M (12.65 M*0.994/1000= 0.0126 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=13.50 M (13.50*0.994/1000= 0.0134 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3132 T
模版小計(普)= 34.44 M2
混凝土小計 = 2.521 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W20, 位置序號: 45 [X6:+119,Y2:-51] , 牆長: (250.0)=250.00 cm, 牆高:110.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]110+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 191.28 支數= (Int((250-5-5)/20)+1)/100= 13 垂直筋總長(第1組)= 191.28*[支數]13/100= 24.87 M	24.87
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 250+[搭接]Int(250/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*0= 250.00 支數= 6/100= 6 支 水平筋總長(第1組)= 250.00*[支數]6/100= 15.00 M	15.00

#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]110+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 191.28 支數= Int((250-5-5)/20)+1)/100= 13 垂直筋總長(第2組)= 191.28*[支數]13/100= 24.87 M	24.87
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 250+[搭接]Int(250/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*0= 250.00 支數= 6/100= 6 支 水平筋總長(第2組)= 250.00*[支數]6/100= 15.00 M	15.00

#5 工作筋:
水平排數: Int(250.00/60)= 4
垂直排數: Int(110.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]4*[垂直排數]1= 1.36 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)250.00*(H)110*2/10000=5.50 M2
以上牆主要模版小計: 5.50 M2
封側模小計:20*110*2/10000=0.44 M2
模版小計: 5.94-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=5.94 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)250.00*(H)110*(t)20/1000000=0.550 M3
以上牆主要RC小計: 0.550 M3
RC小計: 0.550-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.550 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=79.73 M*(1-0.0000)=79.73 M (79.73 M*0.994/1000= 0.0793 T)
#5=1.36 M*(1-0.0000)=1.36 M (1.36 M*1.560/1000= 0.0021 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0814 T
模版小計(普)= 5.94 M2
混凝土小計 = 0.550 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15Z, 位置序號: 1 [X1:-132,Y1:+184] , 牆長: (9.1+38.4+46.7)=94.20 cm, 牆高:550.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]550+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 614.71 支數= (Int((94.2-5-5)/15)+1)/100= 6 垂直筋總長(第1組)= 614.71*[支數]6/100= 36.88 M	36.88
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 94.2+[搭接]Int(94.2/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 154.20 支數= 37/100= 37 支 水平筋總長(第1組)= 154.20*[支數]37/100= 57.05 M	57.05
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]550+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 614.71 支數= Int((94.2-5-5)/15)+1)/100= 6 垂直筋總長(第2組)= 614.71*[支數]6/100= 36.88 M	36.88
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 94.2+[搭接]Int(94.2/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 154.20 支數= 37/100= 37 支 水平筋總長(第2組)= 154.20*[支數]37/100= 57.05 M	57.05

#4 工作筋:
水平排數: Int(94.20/60)= 1
垂直排數: Int(550.00/60)= 9
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]1*[垂直排數]9= 2.61 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)9.10*(H)550*0/10000=0.00 M2
大段:2
小段1:透空牆=(L)38.38*(H)550*0/10000=0.00 M2
大段:3
小段1:透空牆=(L)46.68*(H)550*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)9.10*(H)550*(t)15/1000000=0.075 M3
大段:2
小段1:透空牆=(L)38.38*(H)550*(t)15/1000000=0.317 M3
大段:3
小段1:透空牆=(L)46.68*(H)550*(t)15/1000000=0.385 M3

以上牆主要RC小計: 0.777 M3
RC小計: 0.777-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.777 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=187.87 M*(1-0.0000)=187.87 M (187.87 M*0.560/1000= 0.1052 T)
#4=2.61 M*(1-0.0000)=2.61 M (2.61 M*0.994/1000= 0.0026 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1078 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.777 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 2 [X1:-114,Y2:-46] , 牆長: (420.0)=420.00 cm, 牆高:550.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]550+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 614.71 支數= (Int((420-5-5)/15)+1)/100= 28 垂直筋總長(第1組)= 614.71*[支數]28/100= 172.12 M	172.12
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 420+[搭接]Int(420/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 480.00 支數= 37/100= 37 支 水平筋總長(第1組)= 480.00*[支數]37/100= 177.60 M	177.60
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]550+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 614.71 支數= Int((420-5-5)/15)+1)/100= 28 垂直筋總長(第2組)= 614.71*[支數]28/100= 172.12 M	172.12
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 420+[搭接]Int(420/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 480.00 支數= 37/100= 37 支 水平筋總長(第2組)= 480.00*[支數]37/100= 177.60 M	177.60

#4 開口補強筋:
1自由開口-1 [四邊補強]((((0+200)*2+(0+200)*2)+[角隅補強]100*[四角]4)*[兩邊]2*1/100= 36.00 M
2自由開口-2 [四邊補強]((((0+200)*2+(0+200)*2)+[角隅補強]100*[四角]4)*[兩邊]2*1/100= 36.00 M
3自由開口-3 [四邊補強]((((0+200)*2+(0+200)*2)+[角隅補強]100*[四角]4)*[兩邊]2*1/100= 36.00 M
4自由開口-4 [四邊補強]((((0+200)*2+(0+200)*2)+[角隅補強]100*[四角]4)*[兩邊]2*1/100= 36.00 M
5自由開口-5 [四邊補強]((((0+200)*2+(0+200)*2)+[角隅補強]100*[四角]4)*[兩邊]2*1/100= 36.00 M
6自由開口-6 [四邊補強]((((0+200)*2+(0+200)*2)+[角隅補強]100*[四角]4)*[兩邊]2*1/100= 36.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 168.00 M
#4 以上小計[角隅補強]= 48.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(420.00/60)= 7
垂直排數: Int(550.00/60)= 9
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]9= 18.27 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(自由)30*270+(自由)30*270+(自由)30*270+(自由)30*270+(自由)30*270+(自由)30*270=4.86 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):23.10 m2
開口比例:4.86/23.10=0.2104
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)420.00*(H)550*2/10000=46.20 M2
以上牆主要模版小計: 46.20 M2
自由開口模版扣除:
1. 自由開口:30.00*270*2[側]/10000=1.62
封模:(30.00+270)*2*15/10000=0.90
2. 自由開口:30.00*270*2[側]/10000=1.62
封模:(30.00+270)*2*15/10000=0.90
3. 自由開口:30.00*270*2[側]/10000=1.62
封模:(30.00+270)*2*15/10000=0.90
4. 自由開口:30.00*270*2[側]/10000=1.62
封模:(30.00+270)*2*15/10000=0.90
5. 自由開口:30.00*270*2[側]/10000=1.62
封模:(30.00+270)*2*15/10000=0.90
6. 自由開口:30.00*270*2[側]/10000=1.62
封模:(30.00+270)*2*15/10000=0.90
自由開口模版扣除小計: 9.72 M2
自由開口封模回補小計: 5.40 M2
模版小計: 46.20-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]9.72+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]5.40-[側面交接扣]0.00=41.88 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)420.00*(H)550*(t)15/1000000=3.465 M3
以上牆主要RC小計: 3.465 M3
自由開口RC扣除:
1. 自由開口:30.00*270.00*15/1000000=0.122

2. 自由開口:30.00*270.00*15/1000000=0.122
3. 自由開口:30.00*270.00*15/1000000=0.122
4. 自由開口:30.00*270.00*15/1000000=0.122
5. 自由開口:30.00*270.00*15/1000000=0.122
6. 自由開口:30.00*270.00*15/1000000=0.122
自由開口RC扣除小計: 0.729 M3
RC小計: 3.465-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.729= 2.736 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.2104)
#3=699.44 M*(1-0.2104)=552.28 M (552.28 M*0.560/1000= 0.3093 T)
#4=18.27 M*(1-0.2104)=14.43 M (14.43 M*0.994/1000= 0.0143 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=216.00 M (216.00*0.994/1000= 0.2147 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.5383 T
模版小計(普)= 41.88 M2
混凝土小計 = 2.736 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 31 [X5:-41,Y1:+172] , 牆長: (320.0)=320.00 cm, 牆高:460.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]460+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 524.71 支數= (Int((320-5-5)/15)+1)/100= 21 垂直筋總長(第1組)= 524.71*[支數]21/100= 110.19 M	110.19
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 320+[搭接]Int(320/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 380.00 支數= 31/100= 31 支 水平筋總長(第1組)= 380.00*[支數]31/100= 117.80 M	117.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]460+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 524.71 支數= Int((320-5-5)/15)+1)/100= 21 垂直筋總長(第2組)= 524.71*[支數]21/100= 110.19 M	110.19
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 320+[搭接]Int(320/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 380.00 支數= 31/100= 31 支 水平筋總長(第2組)= 380.00*[支數]31/100= 117.80 M	117.80

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W15 [四邊補強]((320+100*2)+(145+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 34.60 M
#4 窗: W15 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 34.60 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(320.00/60)= 5
垂直排數: Int(460.00/60)= 7
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]5*[垂直排數]7= 10.15 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W15)320*145=4.64 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):14.72 m2
開口比例:4.64/14.72=0.3152
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G2:70cm)=(L)320.00*(H)(460-70)*2/10000=24.96 M2
以上牆主要模版小計: 24.96 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W15):320*145*2[側]/10000=9.28
封模:(320+145)*2*15/10000=1.40
門窗開口模版扣除小計: 9.28 M2
門窗開口封模回補小計: 1.40 M2
模版小計: 24.96-[門窗扣]9.28-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]1.40+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=17.07 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G2)=(L)320.00*(H):(460-70)*(t)15/1000000=1.872 M3
以上牆主要RC小計: 1.872 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W15):320*145*15/1000000=0.696
門窗開口RC扣除小計: 0.696 M3
RC小計: 1.872-[門窗開口RC]0.696-[自由開口RC]0.000= 1.176 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.3152)
#3=455.98 M*(1-0.3152)=312.25 M (312.25 M*0.560/1000= 0.1749 T)
#4=10.15 M*(1-0.3152)=6.95 M (6.95 M*0.994/1000= 0.0069 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):

#4=42.60 M (42.60*0.994/1000= 0.0423 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2241 T
模版小計(普)= 17.07 M2
混凝土小計 = 1.176 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W10, 位置序號: 46 [X6:+174,Y2:+69] , 牆長: (90.0)=90.00 cm, 牆高:110.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]110+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 174.71 支數= (Int((90-5-5)/10)+1)/100= 9 垂直筋總長(第1組)= 174.71*[支數]9/100= 15.72 M	15.72
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 90+[搭接]Int(90/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 150.00 支數= 7/100= 7 支 水平筋總長(第1組)= 150.00*[支數]7/100= 10.50 M	10.50

模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)90.00*(H)110*2/10000=1.98 M2
以上牆主要模版小計: 1.98 M2
模版小計: 1.98-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=1.98 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)90.00*(H)110*(t)10/1000000=0.099 M3
以上牆主要RC小計: 0.099 M3
RC小計: 0.099-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.099 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=26.22 M*(1-0.0000)=26.22 M (26.22 M*0.560/1000= 0.0147 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0147 T
模版小計(普)= 1.98 M2
混凝土小計 = 0.099 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W25, 位置序號: 48 [X6:-38,Y2:-45] , 牆長: (524.0+9.6+8.6+8.6+8.6+9.6+234.0)=803.00 cm, 牆高:440.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]440+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 521.28 支數= (Int((803-5-5)/15)+1)/100= 53 垂直筋總長(第1組)= 521.28*[支數]53/100= 276.28 M	276.28
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 803+[搭接]Int(803/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 925.00 支數= 22/100= 22 支 水平筋總長(第1組)= 925.00*[支數]22/100= 203.50 M	203.50
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]440+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 521.28 支數= Int((803-5-5)/15)+1)/100= 53 垂直筋總長(第2組)= 521.28*[支數]53/100= 276.28 M	276.28
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 803+[搭接]Int(803/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 925.00 支數= 22/100= 22 支 水平筋總長(第2組)= 925.00*[支數]22/100= 203.50 M	203.50

#5 開口補強筋:
1-#5 門: D8 [三邊補強](((230+100)*2)+(90+100*2))*[支]1/100= 9.50 M
#5 門: D8 [角隅補強]100*[兩角]2*[邊]2*[支]1/100= 4.00 M
2-#5 窗: W17 [四邊補強]((80+100*2)+(145+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 25.00 M
#5 窗: W17 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
3-#5 窗: W16 [四邊補強](((160+100*2)+(145+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 28.20 M
#5 窗: W16 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#5 以上小計[四邊補強]= 62.70 M
#5 以上小計[角隅補強]= 20.00 M
#5 工作筋:
水平排數: Int(803.00/60)= 13
垂直排數: Int(440.00/60)= 7
工作筋數量:((25-3*2)+10*2)*[水平排數]13*[垂直排數]7= 35.49 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(D8)90*230+(W17)80*145+(W16)160*145=5.55 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):35.32 m2
開口比例:5.55/35.32=0.1571
模版計算:

大段:1
小段1:透空牆=(L)5.00*(H)440*2/10000=0.44 M2
小段2:樑底:(G6:70cm)=(L)40.00*(H)(440-70)*2/10000=2.96 M2
小段3:樑底:(b2:50cm)=(L)479.02*(H)(440-50)*2/10000=37.36 M2
大段:2
小段1:樑底:(b2:50cm)=(L)1.36*(H)(440-50)*2/10000=0.11 M2
小段2:樑底:(G1:70cm)=(L)8.56*(H)(440-70)*2/10000=0.63 M2
大段:3
小段1:透空牆=(L)8.56*(H)440*2/10000=0.75 M2
大段:4
小段1:透空牆=(L)8.56*(H)440*2/10000=0.75 M2
大段:5
小段1:透空牆=(L)8.55*(H)440*2/10000=0.75 M2
大段:6
小段1:樑底:(G1:70cm)=(L)9.55*(H)(440-70)*2/10000=0.71 M2
大段:7
小段1:樑底:(G1:70cm)=(L)234.02*(H)(440-70)*2/10000=17.32 M2
以上牆主要模版小計: 61.79 M2
門窗開口模版扣除:
1. 門(D8):90*230*2[側]/10000=4.14
封模:(90+230*2)*25/10000=1.38
2. 窗(W17):80*145*2[側]/10000=2.32
封模:(80+145)*2*25/10000=1.13
3. 窗(W16):160*145*2[側]/10000=4.64
封模:(160+145)*2*25/10000=1.53
門窗開口模版扣除小計: 11.10 M2
門窗開口封模回補小計: 4.03 M2
模版小計: 61.79-[門窗扣]11.10-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]4.03+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=54.71 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)5.00*(H)440*(t)25/1000000=0.055 M3
小段2:樑底:(G6)=(L)40.00*(H):(440-70)*(t)25/1000000=0.370 M3
小段3:樑底:(b2)=(L)479.02*(H):(440-50)*(t)25/1000000=4.670 M3
大段:2
小段1:樑底:(b2)=(L)1.36*(H):(440-50)*(t)25/1000000=0.013 M3
小段2:樑底:(G1)=(L)8.56*(H):(440-70)*(t)25/1000000=0.079 M3
大段:3
小段1:透空牆=(L)8.56*(H)440*(t)25/1000000=0.094 M3
大段:4
小段1:透空牆=(L)8.56*(H)440*(t)25/1000000=0.094 M3
大段:5
小段1:透空牆=(L)8.55*(H)440*(t)25/1000000=0.094 M3
大段:6
小段1:樑底:(G1)=(L)9.55*(H):(440-70)*(t)25/1000000=0.088 M3
大段:7
小段1:樑底:(G1)=(L)234.02*(H):(440-70)*(t)25/1000000=2.165 M3
以上牆主要RC小計: 7.723 M3
門窗開口RC扣除:
1.門(D8):90*230*25/1000000=0.518
2.窗(W17):80*145*25/1000000=0.290
3.窗(W16):160*145*25/1000000=0.580
門窗開口RC扣除小計: 1.388 M3
RC小計: 7.723-[門窗開口RC]1.388-[自由開口RC]0.000= 6.336 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.1571)
#4=959.56 M*(1-0.1571)=808.79 M (808.79 M*0.994/1000= 0.8039 T)
#5=35.49 M*(1-0.1571)=29.91 M (29.91 M*1.560/1000= 0.0467 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#5=82.70 M (82.70*1.560/1000= 0.1290 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.9796 T
模版小計(普)= 54.71 M2
混凝土小計 = 6.336 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 20 [X2:+80,Y1:+88] , 牆長: (124.4+10.7+10.1+10.1+10.1+10.7+2109.4)=2285.50 cm, 牆高:120.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]120+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 184.71 支數= (Int((2285.5-5-5)/15)+1)/100= 152 垂直筋總長(第1組)= 184.71*[支數]152/100= 280.76 M	280.76

#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 2285.5+[搭接]Int(2285.5/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 2,417.50 支數= 8/100= 8 支 水平筋總長(第1組)= 2,417.50*[支數]8/100= 193.40 M	193.40
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]120+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 184.71 支數= Int((2285.5-5-5)/15)+1)/100= 152 垂直筋總長(第2組)= 184.71*[支數]152/100= 280.76 M	280.76
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 2285.5+[搭接]Int(2285.5/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 2,417.50 支數= 8/100= 8 支 水平筋總長(第2組)= 2,417.50*[支數]8/100= 193.40 M	193.40

#4 工作筋:
水平排數: Int(2285.50/60)= 38
垂直排數: Int(120.00/60)= 2
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]38*[垂直排數]2= 22.04 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)124.41*(H)120*2/10000=2.99 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)10.74*(H)120*2/10000=0.26 M2
大段:3
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)120*2/10000=0.24 M2
大段:4
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)120*2/10000=0.24 M2
大段:5
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)120*2/10000=0.24 M2
大段:6
小段1:半高牆=(L)10.74*(H)120*2/10000=0.26 M2
大段:7
小段1:半高牆=(L)2109.41*(H)120*2/10000=50.63 M2
以上牆主要模版小計: 54.86 M2
模版小計: 54.86-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=54.86 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)124.41*(H)120*(t)15/1000000=0.224 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)10.74*(H)120*(t)15/1000000=0.019 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)120*(t)15/1000000=0.018 M3
大段:4
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)120*(t)15/1000000=0.018 M3
大段:5
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)120*(t)15/1000000=0.018 M3
大段:6
小段1:半高牆=(L)10.74*(H)120*(t)15/1000000=0.019 M3
大段:7
小段1:半高牆=(L)2109.41*(H)120*(t)15/1000000=3.797 M3
以上牆主要RC小計: 4.114 M3
RC小計: 4.114-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 4.114 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=948.33 M*(1-0.0000)=948.33 M (948.33 M*0.560/1000= 0.5311 T)
#4=22.04 M*(1-0.0000)=22.04 M (22.04 M*0.994/1000= 0.0219 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.5530 T
模版小計(普)= 54.86 M2
混凝土小計 = 4.114 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 47 [X6:-161,Y1:+36] , 牆長: (94.4+45.2+44.6+44.6+44.6+45.2+359.4)=678.00 cm, 牆高:240.0 cm ,高程:-120cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]240+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 268.71 支數= (Int((678-5-5)/15)+1)/100= 45 垂直筋總長(第1組)= 268.71*[支數]45/100= 120.92 M	120.92
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 678+[搭接]Int(678/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 738.00 支數= 16/100= 16 支 水平筋總長(第1組)= 738.00*[支數]16/100= 118.08 M	118.08

#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]240+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 268.71 支數= Int((678-5-5)/15)+1)/100= 45 垂直筋總長(第2組)= 268.71*[支數]45/100= 120.92 M	120.92
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 678+[搭接]Int(678/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 738.00 支數= 16/100= 16 支 水平筋總長(第2組)= 738.00*[支數]16/100= 118.08 M	118.08

#4 工作筋:
水平排數: Int(678.00/60)= 11
垂直排數: Int(240.00/60)= 4
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]11*[垂直排數]4= 12.76 M

模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)94.41*(H)240*2/10000=4.53 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)45.15*(H)240*2/10000=2.17 M2
大段:3
小段1:半高牆=(L)44.55*(H)240*2/10000=2.14 M2
大段:4
小段1:半高牆=(L)44.55*(H)240*2/10000=2.14 M2
大段:5
小段1:半高牆=(L)44.56*(H)240*2/10000=2.14 M2
大段:6
小段1:半高牆=(L)45.15*(H)240*2/10000=2.17 M2
大段:7
小段1:半高牆=(L)359.41*(H)240*2/10000=17.25 M2
以上牆主要模版小計: 32.53 M2

模版小計: 32.53-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=32.53 M2

RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)94.41*(H)240*(t)15/1000000=0.340 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)45.15*(H)240*(t)15/1000000=0.163 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)44.55*(H)240*(t)15/1000000=0.160 M3
大段:4
小段1:半高牆=(L)44.55*(H)240*(t)15/1000000=0.160 M3
大段:5
小段1:半高牆=(L)44.56*(H)240*(t)15/1000000=0.160 M3
大段:6
小段1:半高牆=(L)45.15*(H)240*(t)15/1000000=0.163 M3
大段:7
小段1:半高牆=(L)359.41*(H)240*(t)15/1000000=1.294 M3
以上牆主要RC小計: 2.440 M3
RC小計: 2.440-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 2.440 M3

----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=478.00 M*(1-0.0000)=478.00 M (478.00 M*0.560/1000= 0.2677 T)
#4=12.76 M*(1-0.0000)=12.76 M (12.76 M*0.994/1000= 0.0127 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2804 T
模版小計(普)= 32.53 M2
混凝土小計 = 2.440 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W15, 位置序號: 50 [X7:+211,Y5:+178] , 牆長: (3319.4+7.6+7.0+7.0+7.0+7.6+489.4)=3845.00 cm, 牆高:120.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]120+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 184.71 支數= (Int((3845-5-5)/15)+1)/100= 256 垂直筋總長(第1組)= 184.71*[支數]256/100= 472.86 M	472.86
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 3845+[搭接]Int(3845/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 4,049.00 支數= 8/100= 8 支 水平筋總長(第1組)= 4,049.00*[支數]8/100= 323.92 M	323.92
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]120+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 184.71 支數= Int((3845-5-5)/15)+1)/100= 256 垂直筋總長(第2組)= 184.71*[支數]256/100= 472.86 M	472.86

#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 3845+[搭接]Int(3845/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 4,049.00 支數= 8/100= 8 支 水平筋總長(第2組)= 4,049.00*[支數]8/100= 323.92 M	323.92

#4 工作筋:
水平排數: Int(3845.00/60)= 64
垂直排數: Int(120.00/60)= 2
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]64*[垂直排數]2= 37.12 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)3319.41*(H)120*2/10000=79.67 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)7.61*(H)120*2/10000=0.18 M2
大段:3
小段1:半高牆=(L)7.01*(H)120*2/10000=0.17 M2
大段:4
小段1:半高牆=(L)7.00*(H)120*2/10000=0.17 M2
大段:5
小段1:半高牆=(L)7.01*(H)120*2/10000=0.17 M2
大段:6
小段1:半高牆=(L)7.61*(H)120*2/10000=0.18 M2
大段:7
小段1:半高牆=(L)489.41*(H)120*2/10000=11.75 M2
以上牆主要模版小計: 92.28 M2
模版小計: 92.28-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=92.28 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)3319.41*(H)120*(t)15/1000000=5.975 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)7.61*(H)120*(t)15/1000000=0.014 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)7.01*(H)120*(t)15/1000000=0.013 M3
大段:4
小段1:半高牆=(L)7.00*(H)120*(t)15/1000000=0.013 M3
大段:5
小段1:半高牆=(L)7.01*(H)120*(t)15/1000000=0.013 M3
大段:6
小段1:半高牆=(L)7.61*(H)120*(t)15/1000000=0.014 M3
大段:7
小段1:半高牆=(L)489.41*(H)120*(t)15/1000000=0.881 M3
以上牆主要RC小計: 6.921 M3
RC小計: 6.921-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 6.921 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=1,593.57 M*(1-0.0000)=1,593.57 M (1,593.57 M*0.560/1000= 0.8924 T)
#4=37.12 M*(1-0.0000)=37.12 M (37.12 M*0.994/1000= 0.0369 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.9293 T
模版小計(普)= 92.28 M2
混凝土小計 = 6.921 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 19 [X2:+84,Y10:-16] , 牆長: (430.0)=430.00 cm, 牆高:70.0 cm ,高程:-70cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]70+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 98.71 支數= (Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第1組)= 98.71*[支數]29/100= 28.63 M	28.63
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 490.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 490.00*[支數]5/100= 24.50 M	24.50
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]70+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 98.71 支數= Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第2組)= 98.71*[支數]29/100= 28.63 M	28.63
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 490.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 490.00*[支數]5/100= 24.50 M	24.50

#4 工作筋:

水平排數: Int(430.00/60)= 7
垂直排數: Int(70.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]1= 2.38 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)430.01*(H)70*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)430.01*(H)70*(t)20/1000000=0.602 M3
以上牆主要RC小計: 0.602 M3
RC小計: 0.602-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.602 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=106.25 M*(1-0.0000)=106.25 M (106.25 M*0.560/1000= 0.0595 T)
#4=2.38 M*(1-0.0000)=2.38 M (2.38 M*0.994/1000= 0.0024 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0619 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.602 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 24 [X3:-201,Y10:-16] , 牆長: (1020.0)=1020.00 cm, 牆高:70.0 cm ,高程:-70cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]70+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 98.71 支數= (Int((1020-5-5)/15)+1)/100= 68 垂直筋總長(第1組)= 98.71*[支數]68/100= 67.12 M	67.12
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 1020+[搭接]Int(1020/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 1,116.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 1,116.00*[支數]5/100= 55.80 M	55.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]70+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 98.71 支數= Int((1020-5-5)/15)+1)/100= 68 垂直筋總長(第2組)= 98.71*[支數]68/100= 67.12 M	67.12
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 1020+[搭接]Int(1020/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 1,116.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 1,116.00*[支數]5/100= 55.80 M	55.80

#4 工作筋:
水平排數: Int(1020.00/60)= 16
垂直排數: Int(70.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]16*[垂直排數]1= 5.44 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)1020.00*(H)70*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)1020.00*(H)70*(t)20/1000000=1.428 M3
以上牆主要RC小計: 1.428 M3
RC小計: 1.428-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 1.428 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=245.85 M*(1-0.0000)=245.85 M (245.85 M*0.560/1000= 0.1377 T)
#4=5.44 M*(1-0.0000)=5.44 M (5.44 M*0.994/1000= 0.0054 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1431 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 1.428 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 26 [X5:+14,Y10:-16] , 牆長: (430.0)=430.00 cm, 牆高:70.0 cm ,高程:-70cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]70+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 98.71 支數= (Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第1組)= 98.71*[支數]29/100= 28.63 M	28.63

#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 490.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 490.00*[支數]5/100= 24.50 M	24.50
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]70+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 98.71 支數= Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第2組)= 98.71*[支數]29/100= 28.63 M	28.63
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 490.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 490.00*[支數]5/100= 24.50 M	24.50

#4 工作筋:
水平排數: Int(430.00/60)= 7
垂直排數: Int(70.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]1= 2.38 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)429.99*(H)70*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)429.99*(H)70*(t)20/1000000=0.602 M3
以上牆主要RC小計: 0.602 M3
RC小計: 0.602-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.602 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=106.25 M*(1-0.0000)=106.25 M (106.25 M*0.560/1000= 0.0595 T)
#4=2.38 M*(1-0.0000)=2.38 M (2.38 M*0.994/1000= 0.0024 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0619 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.602 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: W5PCZ, 位置序號: 33 [X6:+240,Y2:+205] , 牆長: (77.5+37.5)=115.00 cm, 牆高:449.5 cm
#0 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]449.5*[彎折數]*1*[支]*4/100= 17.98 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)20.00*(H)449.5*0/10000=0.00 M2
小段2:樑底:(G6:70cm)=(L)40.00*(H)(449.5-70)*0/10000=0.00 M2
小段3:透空牆=(L)17.50*(H)449.5*0/10000=0.00 M2
大段:2
小段1:透空牆=(L)17.50*(H)449.5*0/10000=0.00 M2
小段2:樑底:(B5:60cm)=(L)20.00*(H)(449.5-60)*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:5*389.5*1/10000=0.19 M2
模版小計: 0.19-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.19 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)20.00*(H)449.5*(t)5/1000000=0.045 M3
小段2:樑底:(G6)=(L)40.00*(H):(449.5-70)*(t)5/1000000=0.076 M3
小段3:透空牆=(L)17.50*(H)449.5*(t)5/1000000=0.039 M3
大段:2
小段1:透空牆=(L)17.50*(H)449.5*(t)5/1000000=0.039 M3
小段2:樑底:(B5)=(L)20.00*(H):(449.5-60)*(t)5/1000000=0.039 M3
以上牆主要RC小計: 0.238 M3
RC小計: 0.238-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.238 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0000 T
模版小計(普)= 0.19 M2
混凝土小計 = 0.238 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 41 [X6:+229,Y9:+141] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:70.0 cm , 高程:-70cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]70+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 98.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 98.71*[支數]36/100= 35.54 M	35.54
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]5/100= 30.25 M	30.25
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]70+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 98.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 98.71*[支數]36/100= 35.54 M	35.54
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]5/100= 30.25 M	30.25

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(70.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)70*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)70*(t)20/1000000=0.763 M3
以上牆主要RC小計: 0.763 M3
RC小計: 0.763-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.763 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=131.57 M*(1-0.0000)=131.57 M (131.57 M*0.560/1000= 0.0737 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0767 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.763 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 15 [X1:-131,Y9:+141] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm , 高程:-60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]4/100= 24.20 M	24.20
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]4/100= 24.20 M	24.20

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1

小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=112.27 M*(1-0.0000)=112.27 M (112.27 M*0.560/1000= 0.0629 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0659 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 12 [X1:-131,Y8:+16] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm ,高程:-60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]4/100= 24.20 M	24.20
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]4/100= 24.20 M	24.20

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=112.27 M*(1-0.0000)=112.27 M (112.27 M*0.560/1000= 0.0629 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0659 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 10 [X1:-131,Y7:-109] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm , 高程:-60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]4/100= 24.20 M	24.20
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94

#3	———	水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]4/100= 24.20 M	24.20

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=112.27 M*(1-0.0000)=112.27 M (112.27 M*0.560/1000= 0.0629 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0659 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P1, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 8 [X1:-131,Y6:-234] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm ,高程:-60cm

#3	⌋	垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3	———	水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]4/100= 24.20 M	24.20
#3	⌋	垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3	———	水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]4/100= 24.20 M	24.20

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=112.27 M*(1-0.0000)=112.27 M (112.27 M*0.560/1000= 0.0629 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0659 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

SS鋼構構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P2 (代表樓層:P2->P2)

樓層: P2 ,SS柱代號: SC2 ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(175*175*7.5*11), 位置: PMC24-01 [X4:-34,Y4:+40], SS柱高: 327.0 cm
SS主體計算:
SC2 (H 型鋼:175*175*7.5*11), 單位重: 39.904 kg/M, 單位表面積: 1.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.04 M2/M
重量: 327/100*39.904/1000= 0.1305 T(噸)
表面積: 327/100*1.04 M2/M= 3.384 M2
防火批覆表面積: 327/100*1.04 M2/M= 3.384 M2
其它規格灌漿體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-鏍栓部份:

樓層: P2 ,SS柱代號: SC2 ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(175*175*7.5*11), 位置: PMC24-01 [X3:+132,Y4:+40], SS柱高: 300.0 cm
SS主體計算:
SC2 (H 型鋼:175*175*7.5*11), 單位重: 39.904 kg/M, 單位表面積: 1.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.04 M2/M
重量: 300/100*39.904/1000= 0.1197 T(噸)
表面積: 300/100*1.04 M2/M= 3.105 M2
防火批覆表面積: 300/100*1.04 M2/M= 3.105 M2
其它規格灌漿體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-鏍栓部份:

SS鋼構構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P2 (代表樓層:P2->P2)

樓層: P2 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X2:-165,Y2:-218], SS樑長: 520.3 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 520.312/100*2.226/1000= 0.0116 T(噸)
表面積: 520.312/100*0.060 M2/M= 0.312 M2
防火批覆表面積: 520.3115/100*0.06 M2/M= 0.312 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X2:-160,Y2:-230], SS樑長: 501.0 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 500.966/100*2.226/1000= 0.0112 T(噸)
表面積: 500.966/100*0.060 M2/M= 0.301 M2
防火批覆表面積: 500.9664/100*0.06 M2/M= 0.301 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X6:+156,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X6:-4,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: SB12' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(700*300*13*24), 位置: PMC24-01 [X3:-202,Y4:+40], SS樑長: 2004.1 cm
SS樑傾角: 2.00 度
SS主體計算:
SB12' (H 型鋼:700*300*13*24), 單位重: 180.25 kg/M, 單位表面積: 2.57 M2/M, 防火批覆單位表面積: 2.57 M2/M
重量: 2004.141/100*180.25/1000= 3.6125 T(噸)
表面積: 2004.141/100*2.574 M2/M= 51.587 M2
防火批覆表面積: 2004.141/100*2.57 M2/M= 51.587 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:

配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: ST3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(300*150*6.5*9), 位置: PMC24-01 [X3:+233,Y4:-210], SS樑長: 500.0 cm
SS主體計算:
ST3' (H 型鋼:300*150*6.5*9), 單位重: 36.258 kg/M, 單位表面積: 1.19 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.19 M2/M
重量: 500.000/100*36.258/1000= 0.1813 T(噸)
表面積: 500.000/100*1.187 M2/M= 5.935 M2
防火批覆表面積: 499.9999/100*1.19 M2/M= 5.935 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: ST3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(300*150*6.5*9), 位置: PMC24-01 [X3:-56,Y4:-210], SS樑長: 500.0 cm
SS主體計算:
ST3' (H 型鋼:300*150*6.5*9), 單位重: 36.258 kg/M, 單位表面積: 1.19 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.19 M2/M
重量: 500.000/100*36.258/1000= 0.1813 T(噸)
表面積: 500.000/100*1.187 M2/M= 5.935 M2
防火批覆表面積: 499.9999/100*1.19 M2/M= 5.935 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: ST3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(300*150*6.5*9), 位置: PMC24-01 [X4:+154,Y4:-210], SS樑長: 500.0 cm
SS主體計算:
ST3' (H 型鋼:300*150*6.5*9), 單位重: 36.258 kg/M, 單位表面積: 1.19 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.19 M2/M
重量: 500.000/100*36.258/1000= 0.1813 T(噸)
表面積: 500.000/100*1.187 M2/M= 5.935 M2
防火批覆表面積: 499.9999/100*1.19 M2/M= 5.935 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: ST3' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(300*150*6.5*9), 位置: PMC24-01 [X4:-135,Y4:-210], SS樑長: 500.0 cm
SS主體計算:
ST3' (H 型鋼:300*150*6.5*9), 單位重: 36.258 kg/M, 單位表面積: 1.19 M2/M, 防火批覆單位表面積: 1.19 M2/M
重量: 500.000/100*36.258/1000= 0.1813 T(噸)
表面積: 500.000/100*1.187 M2/M= 5.935 M2
防火批覆表面積: 499.9999/100*1.19 M2/M= 5.935 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X3:+88,Y2:-217], SS樑長: 557.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 557.239/100*2.226/1000= 0.0124 T(噸)
表面積: 557.239/100*0.060 M2/M= 0.334 M2
防火批覆表面積: 557.2388/100*0.06 M2/M= 0.334 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X3:+88,Y2:-217], SS樑長: 557.2 cm

SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 557.239/100*2.226/1000= 0.0124 T(噸)
表面積: 557.239/100*0.060 M2/M= 0.334 M2
防火批覆表面積: 557.2388/100*0.06 M2/M= 0.334 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X3:-201,Y2:-217], SS樑長: 557.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 557.239/100*2.226/1000= 0.0124 T(噸)
表面積: 557.239/100*0.060 M2/M= 0.334 M2
防火批覆表面積: 557.239/100*0.06 M2/M= 0.334 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X3:-201,Y2:-217], SS樑長: 557.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 557.239/100*2.226/1000= 0.0124 T(噸)
表面積: 557.239/100*0.060 M2/M= 0.334 M2
防火批覆表面積: 557.239/100*0.06 M2/M= 0.334 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X4:+10,Y2:-217], SS樑長: 557.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 557.239/100*2.226/1000= 0.0124 T(噸)
表面積: 557.239/100*0.060 M2/M= 0.334 M2
防火批覆表面積: 557.2394/100*0.06 M2/M= 0.334 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X4:-242,Y2:-197], SS樑長: 487.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 487.230/100*2.226/1000= 0.0108 T(噸)
表面積: 487.230/100*0.060 M2/M= 0.292 M2
防火批覆表面積: 487.2301/100*0.06 M2/M= 0.292 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X4:-242,Y2:-230], SS樑長: 501.0 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 500.968/100*2.226/1000= 0.0112 T(噸)
表面積: 500.968/100*0.060 M2/M= 0.301 M2
防火批覆表面積: 500.968/100*0.06 M2/M= 0.301 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒，規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X4:+10,Y2:-217], SS樑長: 557.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 557.239/100*2.226/1000= 0.0124 T(噸)
表面積: 557.239/100*0.060 M2/M= 0.334 M2
防火批覆表面積: 557.2394/100*0.06 M2/M= 0.334 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒，規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+215,Y2:-221], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61707/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼，規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X4:+196,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼，規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X3:-224,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼，規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X4:+36,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼，規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X4:+116,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:

C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X4:-124,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X4:-44,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X5:+216,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X4:-204,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X5:+56,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2

防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X5:+136,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X5:-104,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X5:-24,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X6:+236,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X5:-184,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:

配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X6:+76,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:-204,Y2:-228], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.618/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.618/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61792/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:-125,Y2:-221], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61707/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+55,Y2:-221], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61707/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+136,Y2:-228], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.618/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.618/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61792/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:-105,Y2:-221], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)

表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61707/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:-24,Y2:-228], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.618/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.618/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61792/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+235,Y2:-221], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:-184,Y2:-228], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.618/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.618/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61755/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+75,Y2:-221], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+156,Y2:-228], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-85,Y2:-221], SS樑長: 95.6 cm

SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-4,Y2:-228], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-245,Y2:-221], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61722/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-164,Y2:-228], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X5:+95,Y2:-221], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.6172/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X5:+176,Y2:-228], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61722/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X5:-65,Y2:-221], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61722/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X5:+16,Y2:-228], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.6172/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X5:-225,Y2:-221], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.6172/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X5:-144,Y2:-228], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61721/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X6:+115,Y2:-221], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.6172/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X6:+196,Y2:-228], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61717/100*0.04 M2/M= 0.039 M2

其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X6:+36,Y2:-228], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.6172/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X3:+176,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X2:-244,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X2:-164,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X2:-84,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼，規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X3:+16,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼，規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X3:+96,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼，規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X3:-144,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P2 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼，規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X3:-64,Y2:-210], SS樑長: 580.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 580.000/100*8.391/1000= 0.0487 T(噸)
表面積: 580.000/100*0.614 M2/M= 3.561 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

裝修空間構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P2 (代表樓層:P2->P2)

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:CSA' ,位置序號: 南向-168
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.18*0.30 = 0.054 m2
以上小計: +0.054 = 0.054 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:CSA' ,位置序號: 南向-169
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.18*4.85 = 0.873 m2
以上小計: +0.873 = 0.873 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:CSA' ,位置序號: 南向-170
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.18*0.30 = 0.054 m2
以上小計: +0.054 = 0.054 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:CSA' ,位置序號: 南向-171
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.18*0.30 = 0.054 m2
以上小計: +0.054 = 0.054 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:CSA' ,位置序號: 南向-172
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.18*4.85 = 0.873 m2
以上小計: +0.873 = 0.873 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:CSA' ,位置序號: 南向-173
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.18*0.30 = 0.054 m2
以上小計: +0.054 = 0.054 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:CSA' ,位置序號: 南向-174
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.18*0.30 = 0.054 m2
以上小計: +0.054 = 0.054 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:CSA' ,位置序號: 南向-175
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.18*4.85 = 0.873 m2
以上小計: +0.873 = 0.873 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:CSA' ,位置序號: 南向-176
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.18*0.30 = 0.054 m2
以上小計: +0.054 = 0.054 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:CSA' ,位置序號: 南向-177
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.18*0.30 = 0.054 m2
以上小計: +0.054 = 0.054 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:CSA' ,位置序號: 南向-178
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.18*4.85 = 0.873 m2
以上小計: +0.873 = 0.873 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:CSA' ,位置序號: 南向-179
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.18*0.30 = 0.054 m2
以上小計: +0.054 = 0.054 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:CSA' ,位置序號: 南向-180
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.18*0.30 = 0.054 m2
以上小計: +0.054 = 0.054 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:CSA' ,位置序號: 南向-181
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.18*4.85 = 0.873 m2
以上小計: +0.873 = 0.873 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:CSA' ,位置序號: 南向-182
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.18*0.30 = 0.054 m2
以上小計: +0.054 = 0.054 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:CSA' ,位置序號: 南向-183
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.18*0.30 = 0.054 m2
以上小計: +0.054 = 0.054 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:CSA' ,位置序號: 南向-184
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.18*4.85 = 0.873 m2
以上小計: +0.873 = 0.873 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:CSA' ,位置序號: 南向-185
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.18*0.30 = 0.054 m2
以上小計: +0.054 = 0.054 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 南向-186
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.40*4.06+[牆頂收邊-牆長]0.40*([牆厚]0.05+[內側收邊]0) = 1.644 m2
以上小計: +1.644 = 1.644 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W30R ,位置序號: 南向-193
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.30*4.37 = 1.311 m2
以上小計: +1.311 = 1.311 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-194
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
4.85*4.37 = 21.195 m2
門窗(扣):
-[W23]4.85*0.6+(4.85+0.6)*2*0.1 = -1.820 m2
以上小計: +21.195-1.820 = 19.375 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W30R ,位置序號: 南向-195
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.30*4.37 = 1.311 m2
以上小計: +1.311 = 1.311 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-187
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.80*4.55 = 3.640 m2
以上小計: +3.640 = 3.640 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W30R ,位置序號: 南向-196
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.30*4.37 = 1.311 m2
以上小計: +1.311 = 1.311 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-197
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
4.85*4.37 = 21.195 m2
門窗(扣):
-[W23]4.85*0.6+(4.85+0.6)*2*0.1 = -1.820 m2
以上小計: +21.195-1.820 = 19.375 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W30R ,位置序號: 南向-198
外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.30*4.37 = 1.311 m2
以上小計: +1.311 = 1.311 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-188
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.80*4.55 = 3.640 m2
以上小計: +3.640 = 3.640 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W30R ,位置序號: 南向-199
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.30*4.37 = 1.311 m2
以上小計: +1.311 = 1.311 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-200
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
4.85*4.37 = 21.195 m2
門窗(扣):
-[W23]4.85*0.6+(4.85+0.6)*2*0.1 = -1.820 m2
以上小計: +21.195-1.820 = 19.375 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W30R ,位置序號: 南向-201
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.30*4.37 = 1.311 m2
以上小計: +1.311 = 1.311 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-189
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.80*4.55 = 3.640 m2
以上小計: +3.640 = 3.640 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W30R ,位置序號: 南向-202
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.30*4.37 = 1.311 m2
以上小計: +1.311 = 1.311 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-203
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
4.85*4.37 = 21.195 m2
門窗(扣):
-[W23]4.85*0.6+(4.85+0.6)*2*0.1 = -1.820 m2
以上小計: +21.195-1.820 = 19.375 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W30R ,位置序號: 南向-204
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.30*4.37 = 1.311 m2

以上小計: +1.311 = 1.311 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-190

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.80*4.55 = 3.640 m2

以上小計: +3.640 = 3.640 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W30R ,位置序號: 南向-205

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.30*4.37 = 1.311 m2

以上小計: +1.311 = 1.311 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-206

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

4.85*4.37 = 21.195 m2

門窗(扣):

-[W23]4.85*0.6+(4.85+0.6)*2*0.1 = -1.820 m2

以上小計: +21.195-1.820 = 19.375 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W30R ,位置序號: 南向-207

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.30*4.37 = 1.311 m2

以上小計: +1.311 = 1.311 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C9 ,位置序號: 南向-191

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.80*4.55 = 3.640 m2

以上小計: +3.640 = 3.640 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W30R ,位置序號: 南向-208

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.30*4.37 = 1.311 m2

以上小計: +1.311 = 1.311 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 南向-209

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

4.85*4.37 = 21.195 m2

門窗(扣):

-[W23]4.85*0.6+(4.85+0.6)*2*0.1 = -1.820 m2

以上小計: +21.195-1.820 = 19.375 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W30R ,位置序號: 南向-210

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.30*4.37 = 1.311 m2

以上小計: +1.311 = 1.311 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 南向-192
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.40*4.55 = 1.820 m2
以上小計: +1.820 = 1.820 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G16 ,位置序號: 東向-116
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*0.05 = 0.030 m2
以上小計: +0.030 = 0.030 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G18 ,位置序號: 東向-117
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*0.05 = 0.030 m2
以上小計: +0.030 = 0.030 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G19 ,位置序號: 北向-52
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*0.35 = 0.210 m2
以上小計: +0.210 = 0.210 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G19 ,位置序號: 北向-53
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*0.05 = 0.030 m2
以上小計: +0.030 = 0.030 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C8 ,位置序號: 東向-129
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.08*4.55 = 0.364 m2
以上小計: +0.364 = 0.364 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C8 ,位置序號: 東向-130
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.10*4.55 = 0.455 m2
以上小計: +0.455 = 0.455 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C8 ,位置序號: 東向-131
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.07*4.55 = 0.319 m2
以上小計: +0.319 = 0.319 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C8 ,位置序號: 東向-132
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.13*4.55 = 0.592 m2
以上小計: +0.592 = 0.592 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C8 ,位置序號: 東向-133
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.10*4.55 = 0.455 m2
以上小計: +0.455 = 0.455 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C8 ,位置序號: 東向-134
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.07*4.55 = 0.319 m2
以上小計: +0.319 = 0.319 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C8 ,位置序號: 東向-135
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.08*4.55 = 0.364 m2
以上小計: +0.364 = 0.364 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 東向-136
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.78 = 1.780 m2
以上小計: +1.780 = 1.780 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 東向-137
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
4.30*4.47+[牆頂收邊-牆長]4.30*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 19.866 m2
門窗(扣):
-[W21]0.72*1.208+(0.72+1.208)*2*0.1 = -0.484 m2
以上小計: +19.866-0.484 = 19.382 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C10 ,位置序號: 東向-138
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*4.38 = 2.628 m2
以上小計: +2.628 = 2.628 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 東向-139
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
10.20*4.17+[牆頂收邊-牆長]10.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 44.064 m2
門窗(扣):
-[W22]10.2*3.15+(10.2+3.15)*2*0.1 = -29.460 m2
以上小計: +44.064-29.460 = 14.604 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C10 ,位置序號: 東向-140
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*3.96 = 2.376 m2
以上小計: +2.376 = 2.376 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 東向-141
外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
4.30*3.85+[牆頂收邊-牆長]4.30*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 17.200 m2
門窗(扣):
-[W19]4.3*3.15+(4.3+3.15)*2*0.1 = -12.055 m2
以上小計: +17.200-12.055 = 5.145 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 東向-142

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 2.81+[牆頂收邊-牆長]0.75*([牆厚]0.05+[內側收邊]0) = 2.848 m2
以上小計: +2.848 = 2.848 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 北向-55

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.05*3.75+[牆頂收邊-牆長]0.05*([牆厚]0.05+[內側收邊]0) = 0.190 m2
以上小計: +0.190 = 0.190 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 北向-56

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 3.00+[牆頂收邊-牆長]0.80*([牆厚]0.05+[內側收邊]0) = 3.040 m2
以上小計: +3.040 = 3.040 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-57

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 20.44+[牆頂收邊-牆長]5.45*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 21.258 m2
門窗(扣):
-[W26]5.45*3.15+(5.45+3.15)*2*0.1 = -15.448 m2
以上小計: +21.258-15.448 = 5.810 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-58

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 3.00 = 3.000 m2
以上小計: +3.000 = 3.000 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-59

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
5.45*3.75+[牆頂收邊-牆長]5.45*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 21.255 m2
門窗(扣):
-[W26]5.45*3.15+(5.45+3.15)*2*0.1 = -15.448 m2
以上小計: +21.255-15.448 = 5.807 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-60

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 3.00 = 3.000 m2
以上小計: +3.000 = 3.000 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-61

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:
5.45*3.75+[牆頂收邊-牆長]5.45*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 21.255 m2
門窗(扣):
-[W26]5.45*3.15+(5.45+3.15)*2*0.1 = -15.448 m2
以上小計: +21.255-15.448 = 5.807 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-62

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 3.00 = 3.000 m2
以上小計: +3.000 = 3.000 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-63

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
5.45*3.75+[牆頂收邊-牆長]5.45*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 21.255 m2
門窗(扣):
-[W26]5.45*3.15+(5.45+3.15)*2*0.1 = -15.448 m2
以上小計: +21.255-15.448 = 5.807 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-64

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 3.00 = 3.000 m2
以上小計: +3.000 = 3.000 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-65

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
5.45*3.75+[牆頂收邊-牆長]5.45*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 21.255 m2
門窗(扣):
-[W26]5.45*3.15+(5.45+3.15)*2*0.1 = -15.448 m2
以上小計: +21.255-15.448 = 5.807 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-66

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 3.00 = 3.000 m2
以上小計: +3.000 = 3.000 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 北向-67

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
5.45*3.75+[牆頂收邊-牆長]5.45*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 21.255 m2
門窗(扣):
-[W26]5.45*3.15+(5.45+3.15)*2*0.1 = -15.448 m2
以上小計: +21.255-15.448 = 5.807 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C9 ,位置序號: 北向-54

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 1.80 = 1.800 m2
以上小計: +1.800 = 1.800 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C9 ,位置序號: 西向-118

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.80*2.25 = 1.800 m2
以上小計: +1.800 = 1.800 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:2 ,位置序號: 西向-119
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
20.00*3.15+[牆頂收邊-牆長]20.00*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 66.000 m2
門窗(扣):
-[W20]0.72*1.208+(0.72+1.208)*2*0.1 = -0.484 m2
以上小計: +66.000-0.484 = 65.516 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W5PCZ ,位置序號: 西向-120
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.40*4.05+[牆頂收邊-牆長]0.40*([牆厚]0.05+[內側收邊]0) = 1.640 m2
以上小計: +1.640 = 1.640 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C8 ,位置序號: 西向-121
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.08*4.05 = 0.324 m2
以上小計: +0.324 = 0.324 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C8 ,位置序號: 西向-122
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.08*4.05 = 0.324 m2
以上小計: +0.324 = 0.324 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C8 ,位置序號: 西向-123
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.09*4.05 = 0.365 m2
以上小計: +0.365 = 0.365 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C8 ,位置序號: 西向-124
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.08*4.05 = 0.324 m2
以上小計: +0.324 = 0.324 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C8 ,位置序號: 西向-125
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.06*4.05 = 0.243 m2
以上小計: +0.243 = 0.243 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C8 ,位置序號: 西向-126
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.09*4.05 = 0.365 m2
以上小計: +0.365 = 0.365 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C8 ,位置序號: 西向-127
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.08*4.05 = 0.324 m2
以上小計: +0.324 = 0.324 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:C8 ,位置序號: 西向-128
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.07*4.05 = 0.284 m2
以上小計: +0.284 = 0.284 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G19 ,位置序號: 北向-1
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*0.11 = 0.066 m2
以上小計: +0.066 = 0.066 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-2
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.55*5.60 = 3.080 m2
以上小計: +3.080 = 3.080 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-3
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.55*5.85 = 3.218 m2
以上小計: +3.218 = 3.218 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-4
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.55*5.85 = 3.218 m2
以上小計: +3.218 = 3.218 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-5
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.55*5.85 = 3.218 m2
以上小計: +3.218 = 3.218 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-6
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.55*5.85 = 3.218 m2
以上小計: +3.218 = 3.218 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-7
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.55*5.65 = 3.108 m2
以上小計: +3.108 = 3.108 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-8
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.55*0.02 = 0.011 m2
以上小計: +0.011 = 0.011 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G10 ,位置序號: 北向-9
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*0.17 = 0.102 m2
以上小計: +0.102 = 0.102 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G10 ,位置序號: 北向-10
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*0.07 = 0.042 m2
以上小計: +0.042 = 0.042 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G10 ,位置序號: 北向-11
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*0.19 = 0.114 m2
以上小計: +0.114 = 0.114 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-12
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.55*5.65+[收邊](5.65+5.65)*0.10 = 4.238 m2
以上小計: +4.238 = 4.238 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: 北向-13
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*0.40 = 0.240 m2
以上小計: +0.240 = 0.240 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-14
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.55*5.85+[收邊](5.85+5.85)*0.10 = 4.388 m2
以上小計: +4.388 = 4.388 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: 北向-15
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*0.40 = 0.240 m2
以上小計: +0.240 = 0.240 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-16
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.55*5.85+[收邊](5.85+5.85)*0.10 = 4.388 m2

以上小計: +4.388 = 4.388 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: 北向-17

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*0.40 = 0.240 m2

以上小計: +0.240 = 0.240 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-18

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.55*5.85+[收邊](5.85+5.85)*0.10 = 4.388 m2

以上小計: +4.388 = 4.388 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: 北向-19

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*0.40 = 0.240 m2

以上小計: +0.240 = 0.240 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-20

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.55*5.85+[收邊](5.85+5.85)*0.10 = 4.388 m2

以上小計: +4.388 = 4.388 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: 北向-21

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*0.40 = 0.240 m2

以上小計: +0.240 = 0.240 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:b3 ,位置序號: 北向-22

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.55*5.60+[收邊](5.60+5.60)*0.10 = 4.200 m2

以上小計: +4.200 = 4.200 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G19 ,位置序號: 北向-23

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*0.05 = 0.030 m2

以上小計: +0.030 = 0.030 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G19 ,位置序號: 北向-24

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*0.19 = 0.114 m2

以上小計: +0.114 = 0.114 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-25

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.72*4.70+[牆頂收邊-牆長]0.72*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 3.528 m2
以上小計: +3.528 = 3.528 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-26

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.24*4.70+[牆頂收邊-牆長]0.24*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.176 m2
以上小計: +1.176 = 1.176 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-27

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.25*4.70+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.225 m2
以上小計: +1.225 = 1.225 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-28

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.25*4.70+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.225 m2
以上小計: +1.225 = 1.225 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-29

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

[主面積(不規則多邊形):] 1.18+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.230 m2
以上小計: +1.230 = 1.230 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-30

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.25*4.70+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.225 m2
以上小計: +1.225 = 1.225 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-50

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

[主面積(不規則多邊形):] 16.52+[牆頂收邊-牆長]36.70*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 23.860 m2
以上小計: +23.860 = 23.860 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-31

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

[主面積(不規則多邊形):] 1.18+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.230 m2
以上小計: +1.230 = 1.230 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-32

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

[主面積(不規則多邊形):] 1.18+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.230 m2
以上小計: +1.230 = 1.230 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-33

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:
0.25*4.70+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.225 m2
以上小計: +1.225 = 1.225 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-34

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.25*4.70+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.225 m2
以上小計: +1.225 = 1.225 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-35

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.24*4.70+[牆頂收邊-牆長]0.24*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.176 m2
以上小計: +1.176 = 1.176 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-36

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.57*4.70+[牆頂收邊-牆長]0.57*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 2.793 m2
以上小計: +2.793 = 2.793 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-37

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.15*4.70+[牆頂收邊-牆長]0.15*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.735 m2
以上小計: +0.735 = 0.735 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-38

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.70*4.70+[牆頂收邊-牆長]0.70*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 3.430 m2
以上小計: +3.430 = 3.430 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-39

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.19*4.70+[牆頂收邊-牆長]0.19*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.931 m2
以上小計: +0.931 = 0.931 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-40

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.19*4.70+[牆頂收邊-牆長]0.19*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.931 m2
以上小計: +0.931 = 0.931 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-41

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 0.88+[牆頂收邊-牆長]0.19*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.918 m2
以上小計: +0.918 = 0.918 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-42

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.19*4.70+[牆頂收邊-牆長]0.19*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.931 m2
以上小計: +0.931 = 0.931 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-43

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.19*4.70+[牆頂收邊-牆長]0.19*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.931 m2
以上小計: +0.931 = 0.931 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-51

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 16.52+[牆頂收邊-牆長]36.70*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 23.860 m2
以上小計: +23.860 = 23.860 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-44

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.19*4.70+[牆頂收邊-牆長]0.19*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.931 m2
以上小計: +0.931 = 0.931 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-45

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.19*4.70+[牆頂收邊-牆長]0.19*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.931 m2
以上小計: +0.931 = 0.931 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-46

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.19*4.70+[牆頂收邊-牆長]0.19*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.931 m2
以上小計: +0.931 = 0.931 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-47

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.19*4.70+[牆頂收邊-牆長]0.19*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.931 m2
以上小計: +0.931 = 0.931 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-48

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.19*4.70+[牆頂收邊-牆長]0.19*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.931 m2
以上小計: +0.931 = 0.931 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-49

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.70*4.70+[牆頂收邊-牆長]0.70*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 3.430 m2
以上小計: +3.430 = 3.430 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-68

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.20*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.780 m2
以上小計: +0.780 = 0.780 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-69

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.40*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.40*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.560 m2
以上小計: +1.560 = 1.560 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-70

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.20*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.780 m2
以上小計: +0.780 = 0.780 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-72

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.20*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.780 m2
以上小計: +0.780 = 0.780 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-73

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.40*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.40*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.560 m2
以上小計: +1.560 = 1.560 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-74

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.20*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.780 m2
以上小計: +0.780 = 0.780 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-76

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.20*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.780 m2
以上小計: +0.780 = 0.780 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-77

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.40*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.40*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.560 m2
以上小計: +1.560 = 1.560 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-78

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.20*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.780 m2
以上小計: +0.780 = 0.780 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-80
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.20*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.780 m2
以上小計: +0.780 = 0.780 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-81
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.40*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.40*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.560 m2
以上小計: +1.560 = 1.560 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-82
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.20*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.780 m2
以上小計: +0.780 = 0.780 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-84
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.20*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.780 m2
以上小計: +0.780 = 0.780 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-85
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.40*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.40*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.560 m2
以上小計: +1.560 = 1.560 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-86
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.20*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.780 m2
以上小計: +0.780 = 0.780 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-87
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.40*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.40*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.560 m2
以上小計: +1.560 = 1.560 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-83
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.40*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.40*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.560 m2
以上小計: +1.560 = 1.560 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-79
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.40*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.40*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.560 m2
以上小計: +1.560 = 1.560 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-75
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.40*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.40*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.560 m2
以上小計: +1.560 = 1.560 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W20 ,位置序號: 北向-71
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.40*3.70+[牆頂收邊-牆長]0.40*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.560 m2
以上小計: +1.560 = 1.560 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-144
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
3.50*0.60+[牆頂收邊-牆長]3.50*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 2.625 m2
以上小計: +2.625 = 2.625 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-145
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
2.12*0.60+[牆頂收邊-牆長]2.12*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 1.590 m2
以上小計: +1.590 = 1.590 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-146
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
22.60*0.60+[牆頂收邊-牆長]22.60*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 16.950 m2
以上小計: +16.950 = 16.950 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-147
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.13*0.60+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.098 m2
以上小計: +0.098 = 0.098 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-148
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.13*0.60+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.098 m2
以上小計: +0.098 = 0.098 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-149
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.13*0.60+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.098 m2
以上小計: +0.098 = 0.098 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-150
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.13*0.60+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.098 m2
以上小計: +0.098 = 0.098 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-151
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.13*0.60+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.098 m2
以上小計: +0.098 = 0.098 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-152
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
5.40*0.60+[牆頂收邊-牆長]5.40*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 4.050 m2
以上小計: +4.050 = 4.050 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-153
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
2.75*0.60+[牆頂收邊-牆長]2.75*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 2.063 m2
以上小計: +2.063 = 2.063 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-154
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
2.60*0.60+[牆頂收邊-牆長]2.60*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 1.950 m2
以上小計: +1.950 = 1.950 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-155
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
5.24*0.60+[牆頂收邊-牆長]5.24*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 3.930 m2
以上小計: +3.930 = 3.930 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-156
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.09*0.60+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.068 m2
以上小計: +0.068 = 0.068 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-157
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.08*0.60+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.060 m2
以上小計: +0.060 = 0.060 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-158
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.08*0.60+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.060 m2
以上小計: +0.060 = 0.060 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-159
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.08*0.60+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.060 m2

以上小計: +0.060 = 0.060 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-160

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.09*0.60+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.068 m2

以上小計: +0.068 = 0.068 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-161

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

19.79*0.60+[牆頂收邊-牆長]19.79*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 14.843 m2

以上小計: +14.843 = 14.843 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-162

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

4.85*0.60+[牆頂收邊-牆長]4.85*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 3.638 m2

以上小計: +3.638 = 3.638 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-163

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.15*0.60+[牆頂收邊-牆長]0.15*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.113 m2

以上小計: +0.113 = 0.113 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-164

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

4.85*0.60+[牆頂收邊-牆長]4.85*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 3.638 m2

以上小計: +3.638 = 3.638 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-165

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

2.59*0.60+[牆頂收邊-牆長]2.59*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 1.943 m2

以上小計: +1.943 = 1.943 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-166

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

2.00*0.60+[牆頂收邊-牆長]2.00*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 1.500 m2

以上小計: +1.500 = 1.500 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:W15 ,位置序號: 西向-167

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

3.44*0.60+[牆頂收邊-牆長]3.44*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 2.580 m2

以上小計: +2.580 = 2.580 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G10 ,位置序號: -88

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.40*1.50 = 0.600 m2
以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G10 ,位置序號: -95

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*1.50 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G10 ,位置序號: -96

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.40*1.50 = 0.600 m2
以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G10 ,位置序號: -109

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*1.50 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: -89

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.40*1.50 = 0.600 m2
以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: -97

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*1.50 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: -98

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.40*1.50 = 0.600 m2
以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: -110

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*1.50 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: -90

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.40*1.50 = 0.600 m2
以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: -99

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:
0.60*1.50 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: -100

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:
0.40*1.50 = 0.600 m2
以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: -111

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:
0.60*1.50 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: -91

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:
0.40*1.50 = 0.600 m2
以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: -101

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:
0.60*1.50 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: -102

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:
0.40*1.50 = 0.600 m2
以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: -112

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:
0.60*1.50 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: -92

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:
0.40*1.50 = 0.600 m2
以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: -103

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:
0.60*1.50 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****

PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: -104

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.40*1.50 = 0.600 m2
以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: -113
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.60*1.50 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: -93
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.40*1.50 = 0.600 m2
以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: -105
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.60*1.50 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: -106
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.40*1.50 = 0.600 m2
以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G15 ,位置序號: -114
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.60*1.50 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G19 ,位置序號: -94
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.40*1.49 = 0.596 m2
以上小計: +0.596 = 0.596 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G19 ,位置序號: -107
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.60*1.49 = 0.894 m2
以上小計: +0.894 = 0.894 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G19 ,位置序號: -108
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.40*1.49 = 0.596 m2
以上小計: +0.596 = 0.596 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:G19 ,位置序號: -115

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.60*1.49 = 0.894 m2
以上小計: +0.894 = 0.894 m2

****
PMC24-01[樓層]: P2 外牆構件:屋頂 ,位置序號: -143
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 金屬屋頂(半小時防火時效)　5
主尺寸:
[主面積(不規則多邊形):] 118.65 = 118.650 m2
以上小計: +118.650 = 118.650 m2

****

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P2 (代表樓層:P2->P2)

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P2 (代表樓層:P2->P2)

PMC24-01-樓層: P2 , 柱代號: C9, 位置序號: 3 [X1:-161,Y5:+165] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 375.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(375+0.00)*16/100	60.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 上下箍總長= 315.8*16/100=50.52 M	50.52
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 中央箍總長= 315.8*16/100=50.52 M	50.52
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 上下端總長= (199.6+199.6)*16/100=63.9 M	63.9
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 中央端總長= (199.6+199.6)*16/100=63.9 M	63.9
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*375/10000=12.00 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B18) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(G15) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
第:4邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(樑底)-:B19=15*(375-60)/10000=0.47
連接牆:2(樑底)-:B18=15*(375-60)/10000=0.47
以上小計:0.95 M2
模版總計:12.00-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]0.95=10.34 M2
RC計算:
80*80*375/1000000= 2.400 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=271.664 M (271.664 M*0.994/1000= 0.2700 T)
#8=60.000 M (60.000 M*3.980/1000= 0.2388 T)
鋼筋小計 = 0.5088 T
模版小計(普) = 10.34 M2
混凝土小計 = 2.400 M3

PMC24-01-樓層: P2 , 柱(橢圓型)代號: C8, 位置序號: 24 [X5:-241,Y12:-210] 長短徑: 80 cm * 0 cm , 柱高: 455.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(455+0.00)*14/100	63.70
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 上下箍圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 上下箍總長= 348.1*19/100=66.14 M	66.14
#4		外箍筋-中央	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 中央箍圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 中央箍總長= 348.1*19/100=66.14 M	66.14
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 (Int(80/10))*348.1/100=27.85 M	27.85
		繫筋單箍長-RC柱(圓)	X(水平)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5 Y(垂直)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 上下端總長= (174.5+174.5)*19/100=66.3 M	66.3
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 中央端總長= (174.5+174.5)*19/100=66.3 M	66.3
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(174.5+174.5)*Int(80/10)/100= 27.92 M	27.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*14支
模版計算:
主模版(圓型柱):(80*3.1416)*455/10000=11.44 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B7+20) 40*80/10000=0.32
第:2邊:-(G16) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.56 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:4邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=5*(455-0)/10000=0.23
連接牆:2(半高or透空):=5*(455-0)/10000=0.23
以上小計:0.46 M2
模版總計:11.44-[柱樑交接]0.56-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]0.46=10.42 M2
RC計算:
圓形柱: (80/2)^2*3.1416*455/1000000= 2.287 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=320.654 M (320.654 M*0.994/1000= 0.3187 T)
#8=63.700 M (63.700 M*3.980/1000= 0.2535 T)
鋼筋小計 = 0.5723 T
模版小計(普) = 10.42 M2
混凝土小計 = 2.287 M3

PMC24-01-樓層: P2 , 柱(橢圓型)代號: C8, 位置序號: 18 [X5:-241,Y4:+40] 長短徑: 80 cm * 0 cm , 柱高: 405.5 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(405.5+0.00)*14/100	56.77
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 上下箍圈數= Int(((405.5-80)/2)/10.0)+1=17 上下箍總長= 348.1*17/100=59.18 M	59.18
#4		外箍筋-中央	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 中央箍圈數= Int(((405.5-80)/2)/10.0)+1=17 中央箍總長= 348.1*17/100=59.18 M	59.18

#4		外箍筋-緊密	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 (Int(80/10))*348.1/100=27.85 M	27.85
		繫筋單箍長-RC柱(圓)	X(水平)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5 Y(垂直)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((405.5-80)/2)/10.0)+1=17 上下端總長= (174.5+174.5)*17/100=59.3 M	59.3
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((405.5-80)/2)/10.0)+1=17 中央端總長= (174.5+174.5)*17/100=59.3 M	59.3
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(174.5+174.5)*Int(80/10)/100= 27.92 M	27.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*14支
模版計算:
主模版(圓型柱):(80*3.1416)*405.5/10000=10.19 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B6+20) 40*80/10000=0.32
以上小計:0.32 M2
柱版連接模版扣除:
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(版底)-:CSA'=15*(60-18)/10000=0.06
連接牆:2(半高or透空):=5*(405.5-0)/10000=0.20
連接牆:3(半高or透空):=5*(405.5-0)/10000=0.20
以上小計:0.47 M2
模版總計:10.19-[柱樑交接]0.32-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]0.47=9.40 M2
RC計算:
圓形柱: (80/2)^2*3.1416*405.5/1000000= 2.038 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=292.771 M (292.771 M*0.994/1000= 0.2910 T)
#8=56.770 M (56.770 M*3.980/1000= 0.2259 T)
鋼筋小計 = 0.5170 T
模版小計(普) = 9.40 M2
混凝土小計 = 2.038 M3

PMC24-01-樓層: P2 , 柱代號: C9, 位置序號: 4 [X1:-161,Y7:-210] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 375.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(375+0.00)*16/100	60.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 上下箍總長= 315.8*16/100=50.52 M	50.52
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 中央箍總長= 315.8*16/100=50.52 M	50.52
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9) *2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9) *2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 上下端總長= (199.6+199.6)*16/100=63.9 M	63.9

#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 中央端總長= (199.6+199.6)*16/100=63.9 M	63.9
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*375/10000=12.00 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(G15) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
第:4邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=15*(375-0)/10000=0.56
連接牆:2(樑底)-:B19=15*(375-60)/10000=0.47
以上小計:1.04 M2
模版總計:12.00-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.04=10.25 M2
RC計算:
80*80*375/1000000= 2.400 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=271.664 M (271.664 M*0.994/1000= 0.2700 T)
#8=60.000 M (60.000 M*3.980/1000= 0.2388 T)
鋼筋小計 = 0.5088 T
模版小計(普) = 10.25 M2
混凝土小計 = 2.400 M3

PMC24-01-樓層: P2 , 柱代號: C9, 位置序號: 5 [X1:-161,Y8:-85] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 375.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(375+0.00)*16/100	60.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 上下箍總長= 315.8*16/100=50.52 M	50.52
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 中央箍總長= 315.8*16/100=50.52 M	50.52
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 上下端總長= (199.6+199.6)*16/100=63.9 M	63.9
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 中央端總長= (199.6+199.6)*16/100=63.9 M	63.9
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X

本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*375/10000=12.00 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(G15) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
第:4邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=15*(375-0)/10000=0.56
連接牆:2(樑底)-:B19=15*(375-60)/10000=0.47
以上小計:1.04 M2
模版總計:12.00-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.04=10.25 M2
RC計算:
80*80*375/1000000= 2.400 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=271.664 M (271.664 M*0.994/1000= 0.2700 T)
#8=60.000 M (60.000 M*3.980/1000= 0.2388 T)
鋼筋小計 = 0.5088 T
模版小計(普) = 10.25 M2
混凝土小計 = 2.400 M3

PMC24-01-樓層: P2 , 柱代號: C9, 位置序號: 6 [X1:-161,Y9:+40] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 375.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(375+0.00)*16/100	60.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 上下箍總長= 315.8*16/100=50.52 M	50.52
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 中央箍總長= 315.8*16/100=50.52 M	50.52
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 上下端總長= (199.6+199.6)*16/100=63.9 M	63.9
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 中央端總長= (199.6+199.6)*16/100=63.9 M	63.9
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*375/10000=12.00 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(G15) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:

第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
第:4邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=15*(375-0)/10000=0.56
連接牆:2(樑底)-:B19=15*(375-60)/10000=0.47
以上小計:1.04 M2
模版總計:12.00-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.04=10.25 M2
RC計算:
80*80*375/1000000= 2.400 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=271.664 M (271.664 M*0.994/1000= 0.2700 T)
#8=60.000 M (60.000 M*3.980/1000= 0.2388 T)
鋼筋小計 = 0.5088 T
模版小計(普) = 10.25 M2
混凝土小計 = 2.400 M3

PMC24-01-樓層: P2 , 柱代號: C9, 位置序號: 7 [X1:-161,Y10:+165] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 375.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(375+0.00)*16/100	60.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 上下箍總長= 315.8*16/100=50.52 M	50.52
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 中央箍總長= 315.8*16/100=50.52 M	50.52
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 上下端總長= (199.6+199.6)*16/100=63.9 M	63.9
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 中央端總長= (199.6+199.6)*16/100=63.9 M	63.9
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*375/10000=12.00 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(G15) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
第:4邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=15*(375-0)/10000=0.56
連接牆:2(樑底)-:B19=15*(375-60)/10000=0.47
以上小計:1.04 M2
模版總計:12.00-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.04=10.25 M2
RC計算:

80*80*375/1000000= 2.400 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=271.664 M (271.664 M*0.994/1000= 0.2700 T)
#8=60.000 M (60.000 M*3.980/1000= 0.2388 T)
鋼筋小計 = 0.5088 T
模版小計(普) = 10.25 M2
混凝土小計 = 2.400 M3

PMC24-01-樓層: P2 , 柱代號: C10, 位置序號: 12 [X2:-161,Y12:-200] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 395.5 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(395.5+0.00)*12/100	47.46
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 上下箍圈數= Int(((395.5-70)/2)/10.0)+1=17 上下箍總長= 235.8*17/100=40.08 M	40.08
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 中央箍圈數= Int(((395.5-70)/2)/10.0)+1=17 中央箍總長= 235.8*17/100=40.08 M	40.08
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 (Int(70/10))*235.8/100=16.50 M	16.50
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((395.5-70)/2)/10.0)+1=17 上下端總長= (159.6+159.6)*17/100=54.3 M	54.3
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((395.5-70)/2)/10.0)+1=17 中央端總長= (159.6+159.6)*17/100=54.3 M	54.3
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int(70/10)/100= 22.34 M	22.3

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*12支
模版計算:
主模版:(60+60)*2*395.5/10000=9.49 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(G17) 40*70/10000=0.28
第:2邊:-(G18) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.52 M2
柱版連接模版扣除:
第:2邊:20.00*0/10000=0.0000
第:4邊:20.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=15*(417-0)/10000=0.63
連接牆:2(樑底)-:G18=15*(385.3-60)/10000=0.49
以上小計:1.11 M2
模版總計:9.49-[柱樑交接]0.52-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.11=7.86 M2
RC計算:
60*60*395.5/1000000= 1.424 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=227.511 M (227.511 M*0.994/1000= 0.2261 T)
#8=47.460 M (47.460 M*3.980/1000= 0.1889 T)
鋼筋小計 = 0.4150 T
模版小計(普) = 7.86 M2
混凝土小計 = 1.424 M3

PMC24-01-樓層: P2 , 柱代號: C10, 位置序號: 14 [X4:-241,Y12:-200] 尺寸: 60 cm * 60 cm , 柱高: 438.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(438+0.00)*12/100	52.56
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 上下箍圈數= Int(((438-70)/2)/10.0)+1=19 上下箍總長= 235.8*19/100=44.80 M	44.80
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 中央箍圈數= Int(((438-70)/2)/10.0)+1=19 中央箍總長= 235.8*19/100=44.80 M	44.80
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (60+60)*2-8*4+2*13.89=235.8 (Int(70/10))*235.8/100=16.50 M	16.50
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (60-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=159.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((438-70)/2)/10.0)+1=19 上下端總長= (159.6+159.6)*19/100=60.6 M	60.6
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((438-70)/2)/10.0)+1=19 中央端總長= (159.6+159.6)*19/100=60.6 M	60.6
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(159.6+159.6)*Int(70/10)/100= 22.34 M	22.3

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)12-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*12支
模版計算:
主模版:(60+60)*2*438/10000=10.51 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(G16) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G17) 40*70/10000=0.28
以上小計:0.52 M2
柱版連接模版扣除:
第:2邊:20.00*0/10000=0.0000
第:4邊:20.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=15*(446.5-0)/10000=0.67
連接牆:2(樑底)-:G17=15*(417-70)/10000=0.52
以上小計:1.19 M2
模版總計:10.51-[柱樑交接]0.52-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.19=8.80 M2
RC計算:
60*60*438/1000000= 1.577 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=249.707 M (249.707 M*0.994/1000= 0.2482 T)
#8=52.560 M (52.560 M*3.980/1000= 0.2092 T)
鋼筋小計 = 0.4574 T
模版小計(普) = 8.80 M2
混凝土小計 = 1.577 M3

PMC24-01-樓層: P2 , 柱代號: C9, 位置序號: 19 [X5:-241,Y5:+165] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 455.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(455+0.00)*16/100	72.80
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 上下箍總長= 315.8*19/100=60.00 M	60.00
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 中央箍總長= 315.8*19/100=60.00 M	60.00

#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(80/10))*315.8/100=25.26 M	25.26
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 上下端總長= (199.6+199.6)*19/100=75.8 M	75.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 中央端總長= (199.6+199.6)*19/100=75.8 M	75.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(80/10)/100= 31.93 M	31.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*455/10000=14.56 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B6+20) 40*80/10000=0.32
第:2邊:-(B6+20) 40*80/10000=0.32
以上小計:0.64 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=30*(455-0)/10000=1.37
連接牆:2(半高or透空):=30*(455-0)/10000=1.37
以上小計:2.73 M2
模版總計:14.56-[柱樑交接]0.64-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]2.73=11.19 M2
RC計算:
80*80*455/1000000= 2.912 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=328.856 M (328.856 M*0.994/1000= 0.3269 T)
#8=72.800 M (72.800 M*3.980/1000= 0.2897 T)
鋼筋小計 = 0.6166 T
模版小計(普) = 11.19 M2
混凝土小計 = 2.912 M3

PMC24-01-樓層: P2 , 柱代號: C9, 位置序號: 20 [X5:-241,Y7:-210] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 455.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(455+0.00)*16/100	72.80
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 上下箍總長= 315.8*19/100=60.00 M	60.00
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 中央箍總長= 315.8*19/100=60.00 M	60.00
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(80/10))*315.8/100=25.26 M	25.26
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	

#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 上下端總長= (199.6+199.6)*19/100=75.8 M	75.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 中央端總長= (199.6+199.6)*19/100=75.8 M	75.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(80/10)/100= 31.93 M	31.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*455/10000=14.56 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B6+20) 40*80/10000=0.32
第:2邊:-(B6+20) 40*80/10000=0.32
以上小計:0.64 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=30*(455-0)/10000=1.37
連接牆:2(半高or透空):=30*(455-0)/10000=1.37
以上小計:2.73 M2
模版總計:14.56-[柱樑交接]0.64-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]2.73=11.19 M2
RC計算:
80*80*455/1000000= 2.912 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=328.856 M (328.856 M*0.994/1000= 0.3269 T)
#8=72.800 M (72.800 M*3.980/1000= 0.2897 T)
鋼筋小計 = 0.6166 T
模版小計(普) = 11.19 M2
混凝土小計 = 2.912 M3

PMC24-01-樓層: P2 , 柱代號: C9, 位置序號: 21 [X5:-241,Y8:-85] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 455.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(455+0.00)*16/100	72.80
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 上下箍總長= 315.8*19/100=60.00 M	60.00
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 中央箍總長= 315.8*19/100=60.00 M	60.00
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(80/10))*315.8/100=25.26 M	25.26
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 上下端總長= (199.6+199.6)*19/100=75.8 M	75.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 中央端總長= (199.6+199.6)*19/100=75.8 M	75.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(80/10)/100= 31.93 M	31.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*455/10000=14.56 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B6+20) 40*80/10000=0.32
第:2邊:-(B6+20) 40*80/10000=0.32
以上小計:0.64 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=30*(455-0)/10000=1.37
連接牆:2(半高or透空):=30*(455-0)/10000=1.37
以上小計:2.73 M2
模版總計:14.56-[柱樑交接]0.64-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]2.73=11.19 M2
RC計算:
80*80*455/1000000= 2.912 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=328.856 M (328.856 M*0.994/1000= 0.3269 T)
#8=72.800 M (72.800 M*3.980/1000= 0.2897 T)
鋼筋小計 = 0.6166 T
模版小計(普) = 11.19 M2
混凝土小計 = 2.912 M3

PMC24-01-樓層: P2 , 柱代號: C9, 位置序號: 22 [X5:-241,Y9:+40] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 455.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(455+0.00)*16/100	72.80
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 上下箍總長= 315.8*19/100=60.00 M	60.00
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 中央箍總長= 315.8*19/100=60.00 M	60.00
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(80/10))*315.8/100=25.26 M	25.26
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 上下端總長= (199.6+199.6)*19/100=75.8 M	75.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 中央端總長= (199.6+199.6)*19/100=75.8 M	75.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(80/10)/100= 31.93 M	31.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*455/10000=14.56 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B6+20) 40*80/10000=0.32
第:2邊:-(B6+20) 40*80/10000=0.32
以上小計:0.64 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000

第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=30*(455-0)/10000=1.37
連接牆:2(半高or透空):=30*(455-0)/10000=1.37
以上小計:2.73 M2
模版總計:14.56-[柱樑交接]0.64-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]2.73=11.19 M2
RC計算:
80*80*455/1000000= 2.912 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=328.856 M (328.856 M*0.994/1000= 0.3269 T)
#8=72.800 M (72.800 M*3.980/1000= 0.2897 T)
鋼筋小計 = 0.6166 T
模版小計(普) = 11.19 M2
混凝土小計 = 2.912 M3

PMC24-01-樓層: P2 , 柱代號: C9, 位置序號: 23 [X5:-241,Y10:+165] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 455.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(455+0.00)*16/100	72.80
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 上下箍總長= 315.8*19/100=60.00 M	60.00
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 中央箍總長= 315.8*19/100=60.00 M	60.00
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(80/10))*315.8/100=25.26 M	25.26
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 上下端總長= (199.6+199.6)*19/100=75.8 M	75.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((455-80)/2)/10.0)+1=19 中央端總長= (199.6+199.6)*19/100=75.8 M	75.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(80/10)/100= 31.93 M	31.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*455/10000=14.56 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B6+20) 40*80/10000=0.32
第:2邊:-(B7+20) 40*80/10000=0.32
以上小計:0.64 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=30*(455-0)/10000=1.37
連接牆:2(半高or透空):=30*(455-0)/10000=1.37
以上小計:2.73 M2
模版總計:14.56-[柱樑交接]0.64-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]2.73=11.19 M2
RC計算:
80*80*455/1000000= 2.912 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=328.856 M (328.856 M*0.994/1000= 0.3269 T)

#8=72.800 M (72.800 M*3.980/1000= 0.2897 T)
鋼筋小計 = 0.6166 T
模版小計(普) = 11.19 M2
混凝土小計 = 2.912 M3

PMC24-01-樓層: P2 , 柱代號: C9, 位置序號: 2 [X1:-161,Y4:+40] 尺寸: 80 cm * 80 cm , 柱高: 225.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(225+0.00)*16/100	36.00
#4		外箍筋-上下端	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 上下箍圈數= Int(((225-60)/2)/10.0)+1=9 上下箍總長= 315.8*9/100=28.42 M	28.42
#4		外箍筋-中央	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 中央箍圈數= Int(((225-60)/2)/10.0)+1=9 中央箍總長= 315.8*9/100=28.42 M	28.42
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(方形)= (80+80)*2-8*4+2*13.89=315.8 (Int(60/10))*315.8/100=18.95 M	18.95
		繫筋單箍長-水平向,垂直向	X(水平)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6 Y(垂直)向長度(方形柱)= (80-2*[保護層]4+2*[135度彎鉤]13.9)*2=199.6	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((225-60)/2)/10.0)+1=9 上下端總長= (199.6+199.6)*9/100=35.9 M	35.9
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((225-60)/2)/10.0)+1=9 中央端總長= (199.6+199.6)*9/100=35.9 M	35.9
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(199.6+199.6)*Int(60/10)/100= 23.95 M	23.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)16-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*16支
模版計算:
主模版:(80+80)*2*225/10000=7.20 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B18) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G10) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.48 M2
柱版連接模版扣除:
第:3邊:40.00*0/10000=0.0000
第:4邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
連接牆:1(半高or透空):=15*(375-0)/10000=0.56
連接牆:2(半高or透空):=20*(470-0)/10000=0.94
以上小計:1.50 M2
模版總計:7.20-[柱樑交接]0.48-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]1.50=5.22 M2
RC計算:
80*80*225/1000000= 1.440 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=171.577 M (171.577 M*0.994/1000= 0.1705 T)
#8=36.000 M (36.000 M*3.980/1000= 0.1433 T)
鋼筋小計 = 0.3138 T
模版小計(普) = 5.22 M2
混凝土小計 = 1.440 M3

PMC24-01-樓層: P2 , 柱(橢圓型)代號: C8, 位置序號: 8 [X1:-161,Y12:-210] 長短徑: 80 cm * 0 cm , 柱高: 375.0 cm

#8		主筋(第1組-上層無柱):主筋+90度彎鉤錨定(續接[搭接=0])	(375+0.00)*14/100	52.50

#4		外箍筋-上下端	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 上下箍圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 上下箍總長= 348.1*16/100=55.70 M	55.70
#4		外箍筋-中央	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 中央箍圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 中央箍總長= 348.1*16/100=55.70 M	55.70
#4		外箍筋-緊密	外箍長度(圓形)= (80-4*2)*3.1416+2*48*1.27=348.1 (Int(60/10))*348.1/100=20.89 M	20.89
		繫筋單箍長-RC柱(圓)	X(水平)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5 Y(垂直)向長度(圓形柱)= (80-2*4+2[端]*1.27*[倍數]6)*2=174.5	
#4		繫筋-上下端	#4上下端圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 上下端總長= (174.5+174.5)*16/100=55.8 M	55.8
#4		繫筋-中央端	#4中央端圈數= Int(((375-60)/2)/10.0)+1=16 中央端總長= (174.5+174.5)*16/100=55.8 M	55.8
#4		繫筋-緊密區	#4緊密區總長=(174.5+174.5)*Int(60/10)/100= 20.94 M	20.9

續接器計算:
上層柱主筋:(組1)X-#X (組2)X-#X
本層柱主筋:(組1)14-#8 (組2)X-#X
續接器第(1)組:8-T*14支
模版計算:
主模版(圓型柱):(80*3.1416)*375/10000=9.42 M2
柱樑連接模版扣除:
第:1邊:-(B19) 40*60/10000=0.24
第:2邊:-(G18) 40*60/10000=0.24
第:3邊:-(G19) 40*60/10000=0.24
以上小計:0.72 M2
柱版連接模版扣除:
第:1邊:40.00*0/10000=0.0000
第:2邊:40.00*0/10000=0.0000
第:4邊:40.00*0/10000=0.0000
以上小計:0.0000 M2
柱牆連接模版扣除:
以上小計:0.00 M2
模版總計:9.42-[柱樑交接]0.72-[柱版交接]0.00-[柱牆交接]0.00=8.70 M2
RC計算:
圓形柱: (80/2)^2*3.1416*375/1000000= 1.885 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=264.888 M (264.888 M*0.994/1000= 0.2633 T)
#8=52.500 M (52.500 M*3.980/1000= 0.2090 T)
鋼筋小計 = 0.4722 T
模版小計(普) = 8.70 M2
混凝土小計 = 1.885 M3

裝修空間構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P2 (代表樓層:P2->P2)

PMC24-01[樓層]: P2 [空間名稱]:101 活動中心 ,空間編號: ,位置序號: 1 [X3:-169,Y7:+103]

平頂計算:
平頂材料:(1) W1-內牆邊樑1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:獨立邊樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
獨立邊樑裝修(側+底):
+[B6+20]0.15*(0.80-0.00)*1+[B6+20]0.15*0.30+[B6+20]0.30*(0.80-0.00)*1+[B6+20]0.30*0.30+[B6+20]0.30*(0.80-0.00)*1+[B6+20]0.30*0.30+[B6+20]0.30*(0.80-0.00)*1+[B6+20]0.30*0.30+[B6+20]0.30*(0.80-0.00)*1+[B6+20]0.30*0.30+[B6+20]0.30*(0.80-0.00)*1+[B6+20]0.30*0.30+[B6+20]0.30*(0.80-0.00)*1+[B6+20]0.30*0.30+[B6+20]0.30*(0.80-0.00)*1+[B6+20]0.30*0.30+[B7+20]0.30*(0.80-0.00)*1+[B7+20]0.30*0.30+[B7+20]0.30*(0.80-0.00)*1+[B7+20]0.30*0.30+[G16]4.30*(0.60-0.00)*1+[G16]4.30*0.25+[G17]10.20*(0.70-0.00)*1+[G17]10.20*0.25+[G18]4.30*(0.60-0.00)*1+[G18]4.30*0.25+[B19]5.45*(0.60-0.00)*1+[B19]5.45*0.25+[B19]5.45*(0.60-0.00)*1+[B19]5.45*0.25+[B19]5.45*(0.60-0.00)*1+[B19]5.45*0.25+[B19]5.45*(0.60-0.00)*1+[B19]5.45*0.25+[B19]5.45*(0.60-0.00)*1+[B19]5.45*0.25+[B18]5.45*(0.60-0.00)*1+[B18]5.45*0.25 = 48.590 m2
以上小計: +48.590 = 48.590 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) W1-內牆1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(柱邊牆半高)] 0.250*2.25+[小段:2-(柱邊牆半高)] 0.200*2.25 = 1.013 m2
邊段: 2
+[小段:1-半高(輕隔間段)-不計]0 = 0.000 m2
邊段: 3
+[小段:1-半高(輕隔間段)-不計]0+[小段:2-半高(輕隔間段)-不計]0 = 0.000 m2
邊段: 4
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B6+20] 0.150*(4.55-0.80) = 0.563 m2
邊段: 5
+[小段:1-(樑底(割交))-B6+20] 0.100*(4.55-0.80)+[小段:2-(透空)] 0.050*4.55 = 0.603 m2
邊段: 6
+[小段:1-(透空)] 4.850*4.55-[窗:W23]4.85*0.6+[收邊](4.85+0.6)*2*0.05 = 19.703 m2
邊段: 7
+[小段:1-(透空)] 0.050*4.55+[小段:2-(樑底(割交))-B6+20] 0.100*(4.55-0.80) = 0.603 m2
邊段: 8
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B6+20] 0.300*(4.55-0.80) = 1.125 m2
邊段: 9
+[小段:1-(柱邊牆樑底)-B6+20] 0.300*(4.55-0.80)+[小段:2-(柱邊牆透空)] 0.200*4.55 = 2.035 m2
邊段: 10
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.250*4.55+[小段:3-(柱邊牆透空)] 0.250*4.55 = 2.275 m2
邊段: 11
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.55+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B6+20] 0.300*(4.55-0.80) = 2.035 m2
邊段: 12
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B6+20] 0.300*(4.55-0.80) = 1.125 m2
邊段: 13
+[小段:1-(樑底(割交))-B6+20] 0.100*(4.55-0.80)+[小段:2-(透空)] 0.050*4.55 = 0.603 m2
邊段: 14
+[小段:1-(透空)] 4.850*4.55-[窗:W23]4.85*0.6+[收邊](4.85+0.6)*2*0.05 = 19.703 m2
邊段: 15
+[小段:1-(透空)] 0.050*4.55+[小段:2-(樑底(割交))-B6+20] 0.100*(4.55-0.80) = 0.603 m2
邊段: 16
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B6+20] 0.300*(4.55-0.80) = 1.125 m2
邊段: 17
+[小段:1-(柱邊牆樑底)-B6+20] 0.300*(4.55-0.80)+[小段:2-(柱邊牆透空)] 0.200*4.55 = 2.035 m2
邊段: 18
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.250*4.55+[小段:3-(柱邊牆透空)] 0.250*4.55 = 2.275 m2
邊段: 19
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.55+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B6+20] 0.300*(4.55-0.80) = 2.035 m2
邊段: 20
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B6+20] 0.300*(4.55-0.80) = 1.125 m2
邊段: 21
+[小段:1-(樑底(割交))-B6+20] 0.100*(4.55-0.80)+[小段:2-(透空)] 0.050*4.55 = 0.603 m2
邊段: 22
+[小段:1-(透空)] 4.850*4.55-[窗:W23]4.85*0.6+[收邊](4.85+0.6)*2*0.05 = 19.703 m2

邊段: 23
+[小段:1-(透空)] 0.050*4.55+[小段:2-(樑底(割交))-B6+20] 0.100*(4.55-0.80) = 0.603 m2
邊段: 24
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B6+20] 0.300*(4.55-0.80) = 1.125 m2
邊段: 25
+[小段:1-(柱邊牆樑底)-B6+20] 0.300*(4.55-0.80)+[小段:2-(柱邊牆透空)] 0.200*4.55 = 2.035 m2
邊段: 26
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.250*4.55+[小段:3-(柱邊牆透空)] 0.250*4.55 = 2.275 m2
邊段: 27
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.55+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B6+20] 0.300*(4.55-0.80) = 2.035 m2
邊段: 28
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B6+20] 0.300*(4.55-0.80) = 1.125 m2
邊段: 29
+[小段:1-(樑底(割交))-B6+20] 0.100*(4.55-0.80)+[小段:2-(透空)] 0.050*4.55 = 0.603 m2
邊段: 30
+[小段:1-(透空)] 4.850*4.55-[窗:W23]4.85*0.6+[收邊](4.85+0.6)*2*0.05 = 19.703 m2
邊段: 31
+[小段:1-(透空)] 0.050*4.55+[小段:2-(樑底(割交))-B6+20] 0.100*(4.55-0.80) = 0.603 m2
邊段: 32
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B6+20] 0.300*(4.55-0.80) = 1.125 m2
邊段: 33
+[小段:1-(柱邊牆樑底)-B6+20] 0.300*(4.55-0.80)+[小段:2-(柱邊牆透空)] 0.200*4.55 = 2.035 m2
邊段: 34
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.250*4.55+[小段:3-(柱邊牆透空)] 0.250*4.55 = 2.275 m2
邊段: 35
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.55+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B6+20] 0.300*(4.55-0.80) = 2.035 m2
邊段: 36
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B6+20] 0.300*(4.55-0.80) = 1.125 m2
邊段: 37
+[小段:1-(樑底(割交))-B6+20] 0.100*(4.55-0.80)+[小段:2-(透空)] 0.050*4.55 = 0.603 m2
邊段: 38
+[小段:1-(透空)] 4.850*4.55-[窗:W23]4.85*0.6+[收邊](4.85+0.6)*2*0.05 = 19.703 m2
邊段: 39
+[小段:1-(透空)] 0.050*4.55+[小段:2-(樑底(割交))-B6+20] 0.100*(4.55-0.80) = 0.603 m2
邊段: 40
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B6+20] 0.300*(4.55-0.80) = 1.125 m2
邊段: 41
+[小段:1-(柱邊牆樑底)-B6+20] 0.300*(4.55-0.80)+[小段:2-(柱邊牆透空)] 0.200*4.55 = 2.035 m2
邊段: 42
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.250*4.55+[小段:3-(柱邊牆透空)] 0.250*4.55 = 2.275 m2
邊段: 43
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.55+[小段:2-(柱邊牆樑底)-B7+20] 0.300*(4.55-0.80) = 2.035 m2
邊段: 44
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B7+20] 0.300*(4.55-0.80) = 1.125 m2
邊段: 45
+[小段:1-(樑底(割交))-B7+20] 0.100*(4.55-0.80)+[小段:2-(透空)] 0.050*4.55 = 0.603 m2
邊段: 46
+[小段:1-(透空)] 4.850*4.55-[窗:W23]4.85*0.6+[收邊](4.85+0.6)*2*0.05 = 19.703 m2
邊段: 47
+[小段:1-(透空)] 0.050*4.55+[小段:2-(樑底(割交))-B7+20] 0.100*(4.55-0.80) = 0.603 m2
邊段: 48
+[小段:1-(樑底(平行)-樑側,樑底計入平頂)-B7+20] 0.300*(4.55-0.80) = 1.125 m2
邊段: 49
+[小段:1-(樑底(割交))-B7+20] 0.300*(4.55-0.80)+[小段:2-(透空)] 0.200*4.55 = 2.035 m2
邊段: 50
+[小段:1-(透空)] 0.400*4.55+[小段:2-(樑底(割交))-G16] 0.250*(4.38-0.60) = 2.765 m2
邊段: 51
+[小段:1-(自訂高度牆)] 4.300*4.47+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0-[窗:W21]0.72*1.208+[收邊](0.72+1.208)*2*0.05 = 18.544 m2
邊段: 52
+[小段:1-(柱邊牆樑底(割交))-G16] 0.250*(4.38-0.60)+[小段:2-(柱邊牆透空)] 0.200*4.38 = 1.821 m2
邊段: 53
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.600*4.38 = 2.628 m2
邊段: 54
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*4.38+[小段:2-(柱邊牆樑底(割交))-G17] 0.250*(4.38-0.70) = 1.796 m2
邊段: 55
+[小段:1-(自訂高度牆)] 10.200*4.17+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0-[窗:W22]10.2*3.15+[收邊](10.2+3.15*2)*0.05 = 11.229 m2
邊段: 56
+[小段:1-(柱邊牆樑底(割交))-G17] 0.250*(3.96-0.70)+[小段:2-(柱邊牆透空)] 0.200*3.96 = 1.607 m2
邊段: 57
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.600*3.96 = 2.376 m2
邊段: 58
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.200*3.96+[小段:2-(柱邊牆樑底(割交))-G18] 0.250*(3.96-0.60) = 1.632 m2

邊段: 59
+[小段:1-(自訂高度牆)] 4.300*3.85+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0-[窗:W19]4.3*3.15+[收邊](4.3+3.15*2)*0.05 = 3.540 m2
邊段: 60
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.250*3.75+[小段:2-(自訂高度牆)] 0.400*3.75 = 2.438 m2
邊段: 61
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.400*3.75+[小段:2-(自訂高度牆)] 0.250*3.75 = 2.438 m2
邊段: 62
+[小段:1-(自訂高度牆)] 5.450*3.75+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0-[窗:W26]5.45*3.15+[收邊](5.45+3.15*2)*0.05 = 3.858 m2
邊段: 63
+[小段:1-(柱邊牆樑底(割交))-B19] 0.250*(3.75-0.60)+[小段:2-(柱邊牆透空)] 0.400*3.75 = 2.288 m2
邊段: 64
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.250*3.75+[小段:2-(柱邊牆樑底(割交))-SP11'] 0.300*(3.75-0.49)+[小段:3-(柱邊牆透空)] 0.250*3.75 = 2.853 m2
邊段: 65
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.400*3.75+[小段:2-(柱邊牆樑底(割交))-B19] 0.250*(3.75-0.60) = 2.288 m2
邊段: 66
+[小段:1-(自訂高度牆)] 5.450*3.75+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0-[窗:W26]5.45*3.15+[收邊](5.45+3.15*2)*0.05 = 3.858 m2
邊段: 67
+[小段:1-(柱邊牆樑底(割交))-B19] 0.250*(3.75-0.60)+[小段:2-(柱邊牆透空)] 0.400*3.75 = 2.288 m2
邊段: 68
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.250*3.75+[小段:2-(柱邊牆樑底(割交))-SP11'] 0.300*(3.75-0.49)+[小段:3-(柱邊牆透空)] 0.250*3.75 = 2.853 m2
邊段: 69
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.400*3.75+[小段:2-(柱邊牆樑底(割交))-B19] 0.250*(3.75-0.60) = 2.288 m2
邊段: 70
+[小段:1-(自訂高度牆)] 5.450*3.75+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0-[窗:W26]5.45*3.15+[收邊](5.45+3.15*2)*0.05 = 3.858 m2
邊段: 71
+[小段:1-(柱邊牆樑底(割交))-B19] 0.250*(3.75-0.60)+[小段:2-(柱邊牆透空)] 0.400*3.75 = 2.288 m2
邊段: 72
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.250*3.75+[小段:2-(柱邊牆樑底(割交))-SP11'] 0.300*(3.75-0.49)+[小段:3-(柱邊牆透空)] 0.250*3.75 = 2.853 m2
邊段: 73
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.400*3.75+[小段:2-(柱邊牆樑底(割交))-B19] 0.250*(3.75-0.60) = 2.288 m2
邊段: 74
+[小段:1-(自訂高度牆)] 5.450*3.75+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0-[窗:W26]5.45*3.15+[收邊](5.45+3.15*2)*0.05 = 3.858 m2
邊段: 75
+[小段:1-(柱邊牆樑底(割交))-B19] 0.250*(3.75-0.60)+[小段:2-(柱邊牆透空)] 0.400*3.75 = 2.288 m2
邊段: 76
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.250*3.75+[小段:2-(柱邊牆樑底(割交))-SP11'] 0.300*(3.75-0.49)+[小段:3-(柱邊牆透空)] 0.250*3.75 = 2.853 m2
邊段: 77
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.400*3.75+[小段:2-(柱邊牆樑底(割交))-B19] 0.250*(3.75-0.60) = 2.288 m2
邊段: 78
+[小段:1-(自訂高度牆)] 5.450*3.75+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0-[窗:W26]5.45*3.15+[收邊](5.45+3.15*2)*0.05 = 3.858 m2
邊段: 79
+[小段:1-(柱邊牆樑底(割交))-B19] 0.250*(3.75-0.60)+[小段:2-(柱邊牆透空)] 0.400*3.75 = 2.288 m2
邊段: 80
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.250*3.75+[小段:2-(柱邊牆樑底(割交))-SP11'] 0.300*(3.75-0.49)+[小段:3-(柱邊牆透空)] 0.250*3.75 = 2.853 m2
邊段: 81
+[小段:1-(柱邊牆透空)] 0.400*3.75+[小段:2-(柱邊牆樑底(割交))-B18] 0.250*(3.75-0.60) = 2.288 m2
邊段: 82
+[小段:1-(自訂高度牆)] 5.450*3.75+[小段:1-(半高牆頂-樑底(平行)-半高牆頂-樑底(平行)-設定計入平頂,在此不計]0-[窗:W26]5.45*3.15+[收邊](5.45+3.15*2)*0.05 = 3.858 m2
以上邊段小計: = 286.253 m2
額外增減(+/-):
+37.3 = 37.30 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +286.253+37.300 = 323.553 m2
牆面材料:(2) W2-內牆面貼美耐板(綠建材+耐燃一級、色另訂)(輕隔間牆) =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
= 0.000 m2
邊段: 2
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.150*3.15 = 0.473 m2
邊段: 3
+[小段:1-(自訂高度牆)] 20.400*3.15+[小段:2-(自訂高度牆)] 0.300*3.15 = 65.205 m2

邊段: 4
= 0.000 m2
邊段: 5
= 0.000 m2
邊段: 6
= 0.000 m2
邊段: 7
= 0.000 m2
邊段: 8
= 0.000 m2
邊段: 9
= 0.000 m2
邊段: 10
= 0.000 m2
邊段: 11
= 0.000 m2
邊段: 12
= 0.000 m2
邊段: 13
= 0.000 m2
邊段: 14
= 0.000 m2
邊段: 15
= 0.000 m2
邊段: 16
= 0.000 m2
邊段: 17
= 0.000 m2
邊段: 18
= 0.000 m2
邊段: 19
= 0.000 m2
邊段: 20
= 0.000 m2
邊段: 21
= 0.000 m2
邊段: 22
= 0.000 m2
邊段: 23
= 0.000 m2
邊段: 24
= 0.000 m2
邊段: 25
= 0.000 m2
邊段: 26
= 0.000 m2
邊段: 27
= 0.000 m2
邊段: 28
= 0.000 m2
邊段: 29
= 0.000 m2
邊段: 30
= 0.000 m2
邊段: 31
= 0.000 m2
邊段: 32
= 0.000 m2
邊段: 33
= 0.000 m2
邊段: 34
= 0.000 m2
邊段: 35
= 0.000 m2
邊段: 36
= 0.000 m2
邊段: 37
= 0.000 m2
邊段: 38
= 0.000 m2
邊段: 39
= 0.000 m2
邊段: 40
= 0.000 m2

邊段: 41
= 0.000 m2
邊段: 42
= 0.000 m2
邊段: 43
= 0.000 m2
邊段: 44
= 0.000 m2
邊段: 45
= 0.000 m2
邊段: 46
= 0.000 m2
邊段: 47
= 0.000 m2
邊段: 48
= 0.000 m2
邊段: 49
= 0.000 m2
邊段: 50
= 0.000 m2
邊段: 51
= 0.000 m2
邊段: 52
= 0.000 m2
邊段: 53
= 0.000 m2
邊段: 54
= 0.000 m2
邊段: 55
= 0.000 m2
邊段: 56
= 0.000 m2
邊段: 57
= 0.000 m2
邊段: 58
= 0.000 m2
邊段: 59
= 0.000 m2
邊段: 60
= 0.000 m2
邊段: 61
= 0.000 m2
邊段: 62
= 0.000 m2
邊段: 63
= 0.000 m2
邊段: 64
= 0.000 m2
邊段: 65
= 0.000 m2
邊段: 66
= 0.000 m2
邊段: 67
= 0.000 m2
邊段: 68
= 0.000 m2
邊段: 69
= 0.000 m2
邊段: 70
= 0.000 m2
邊段: 71
= 0.000 m2
邊段: 72
= 0.000 m2
邊段: 73
= 0.000 m2
邊段: 74
= 0.000 m2
邊段: 75
= 0.000 m2
邊段: 76
= 0.000 m2
邊段: 77
= 0.000 m2

邊段: 78
= 0.000 m2
邊段: 79
= 0.000 m2
邊段: 80
= 0.000 m2
邊段: 81
= 0.000 m2
邊段: 82
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 65.678 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +65.678 = 65.678 m2

踢腳計算:

****

裝修空間構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P2 (代表樓層:P2->P2)

[樓層]: P2 [輕隔間牆名稱]:2 ,位置序號: 5 -輕質鋼網牆(戶別:):PMC24-01 [X3:-201,Y4:+8]
輕隔間(磚牆)面積計算:
大段:1
小段1: 半高牆=(L)2000.00*(H)315.25/10000=63.05 M2
輕隔間牆面積小計(未扣除開口前): 63.05 M2
門窗開口面積扣除:
1.窗:(W20):(72+15)*200/2)/10000=0.87
門窗開口面積扣除小計: 0.87 M2
輕隔間牆面積小計(扣除開口後): 63.05-[門窗開口]0.87-[自由開口]0.00+[額外增減]0.00= 62.18 M2
****
[樓層]: P2 [輕隔間牆名稱]:1 ,位置序號: 6 -15CM輕隔間(舞台背牆)(戶別:):PMC24-01 [X3:-216,Y4:+88]
輕隔間(磚牆)面積計算:
大段:1
小段1: 半高牆=(L)2070.00*(H)315.25/10000=65.26 M2
輕隔間牆面積小計(未扣除開口前): 65.26 M2
輕隔間牆面積小計(扣除開口後): 65.26-[門窗開口]0.00-[自由開口]0.00+[額外增減]0.00= 65.26 M2
****
[樓層]: P2 [輕隔間牆名稱]:3 ,位置序號: 3 -輕質鋼網牆(包樑)(戶別:):PMC24-01 [X3:-201,Y2:+8]
輕隔間(磚牆)面積計算:
大段:1
小段1: 半高牆=(L)2000.00*(H)70/10000=14.00 M2
輕隔間牆面積小計(未扣除開口前): 14.00 M2
輕隔間牆面積小計(扣除開口後): 14.00-[門窗開口]0.00-[自由開口]0.00+[額外增減]0.00= 14.00 M2
****
[樓層]: P2 [輕隔間牆名稱]:3 ,位置序號: 4 -輕質鋼網牆(包樑)(戶別:):PMC24-01 [X3:-201,Y2:+73]
輕隔間(磚牆)面積計算:
大段:1
小段1: 半高牆=(L)2000.00*(H)70/10000=14.00 M2
輕隔間牆面積小計(未扣除開口前): 14.00 M2
輕隔間牆面積小計(扣除開口後): 14.00-[門窗開口]0.00-[自由開口]0.00+[額外增減]0.00= 14.00 M2
****
[樓層]: P2 [輕隔間牆名稱]:3 ,位置序號: 1 -輕質鋼網牆(包樑)(戶別:):PMC24-01 [X3:-201,Y0:+8]
輕隔間(磚牆)面積計算:
大段:1
小段1: 半高牆=(L)2000.00*(H)80/10000=16.00 M2
輕隔間牆面積小計(未扣除開口前): 16.00 M2
輕隔間牆面積小計(扣除開口後): 16.00-[門窗開口]0.00-[自由開口]0.00+[額外增減]0.00= 16.00 M2
****
[樓層]: P2 [輕隔間牆名稱]:3 ,位置序號: 2 -輕質鋼網牆(包樑)(戶別:):PMC24-01 [X3:-201,Y0:+73]
輕隔間(磚牆)面積計算:
大段:1
小段1: 半高牆=(L)2000.00*(H)80/10000=16.00 M2
輕隔間牆面積小計(未扣除開口前): 16.00 M2
輕隔間牆面積小計(扣除開口後): 16.00-[門窗開口]0.00-[自由開口]0.00+[額外增減]0.00= 16.00 M2
****

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P2 (代表樓層:P2->P2)

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: b3, 位置序號: 1 [X1:+14,Y5:-137], 樑長: 565.00 cm 樑寬: 30 cm 樑深: 55 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X1, 本跨樑序列=>[b3:b3:b3:b3:b3:b3], 本支樑次序: 1

#6		#6 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((565.00+[搭接]140*1+[左錨定](30+26.4)+[右半柱/半樑]40/2)*3)/100	23.44
#6		#6 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((565.00+[搭接-下]108*1+[左錨定](30+26.4)+[右半柱/半樑]40/2)*3)/100	22.48
#6		上層左外端加鐵(第1組)-首樑	(180.0+[左錨定]30+26.4)*1/100	2.36
#6		上層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬	(180.0+[錨定]30+26.4)*1/100	2.00
#6		下層中央加鐵(第1組)	(565.00-85-85+[搭接]108*0)*1/100	3.95
#3		左箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]9/100	16.82
#3		中箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((565.00-9*20-9*20)/20+1)/100	20.55
#3		右箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*9/100	16.82

#7 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]30+[兩側延伸]15*2= 60.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (60.00*Int(565/150)/100= 1.80 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (565.00*55*2)/10000= 6.22 M2
模版(樑底模)= (565.00*30)/10000= 1.70 M2
模版小計(樑側模):6.22 M2
模版小計(樑底模):1.70-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.70 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 30*55*565.00/1000000= 0.932 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=54.186 M (54.186 M*0.560/1000= 0.0303 T)
#6=54.240 M (54.240 M*2.250/1000= 0.1220 T)
#7=1.800 M (1.800 M*3.040/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計 = 0.1579 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.91 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.932 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: b3, 位置序號: 2 [X1:+14,Y6:-22], 樑長: 585.00 cm 樑寬: 30 cm 樑深: 55 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X1, 本跨樑序列=>[b3:b3:b3:b3:b3:b3], 本支樑次序: 2

#6		#6 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((585.00+[搭接]140*1+[左半柱/半樑]40/2+[右半柱/半樑]40/2)*3)/100	22.95
#6		#6 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((585.00+[搭接-下]108*1+[左半柱/半樑]40/2+[右半柱/半樑]40/2)*3)/100	21.99

#6		上層左外端加鐵(第1組)-延伸(半柱)	(180.0+40/2)*1/100	2.00
#6		上層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬	(180.0+[錨定]30+26.4)*1/100	2.00
#6		下層中央加鐵(第1組)	(585.00-85-85+[搭接]108*0)*1/100	4.15
#3		左箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]9/100	16.82
#3		中箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((585.00-9*20-9*20)/20+1)/100	22.42
#3		右箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*9/100	16.82

#7 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]30+[兩側延伸]15*2= 60.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (60.00*Int(585/150)/100= 1.80 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (585.00*55*2)/10000= 6.44 M2
模版(樑底模)= (585.00*30)/10000= 1.76 M2
模版小計(樑側模):6.44 M2
模版小計(樑底模):1.76-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.76 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 30*55*585.00/1000000= 0.965 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=56.055 M (56.055 M*0.560/1000= 0.0314 T)
#6=53.090 M (53.090 M*2.250/1000= 0.1195 T)
#7=1.800 M (1.800 M*3.040/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計 = 0.1563 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 8.19 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.965 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: b3, 位置序號: 3 [X1:+14,Y7:+103], 樑長: 585.00 cm 樑寬: 30 cm 樑深: 55 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X1, 本跨樑序列=>[b3:b3:b3:b3:b3:b3], 本支樑次序: 3

#6		#6 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((585.00+[搭接]140*1+[左半柱/半樑]40/2+[右半柱/半樑]40/2)*3)/100	22.95
#6		#6 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((585.00+[搭接-下]108*1+[左半柱/半樑]40/2+[右半柱/半樑]40/2)*3)/100	21.99
#6		上層左外端加鐵(第1組)-延伸(半柱)	(180.0+40/2)*1/100	2.00
#6		上層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬	(180.0+[錨定]30+26.4)*1/100	2.00
#6		下層中央加鐵(第1組)	(585.00-85-85+[搭接]108*0)*1/100	4.15
#3		左箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]9/100	16.82

#3		中箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((585.00-9*20-9*20)/20+1)/100	22.42
#3		右箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*9/100	16.82

#7 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]30+[兩側延伸]15*2= 60.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (60.00*Int(585/150)/100= 1.80 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (585.00*55*2)/10000= 6.44 M2
模版(樑底模)= (585.00*30)/10000= 1.76 M2
模版小計(樑側模):6.44 M2
模版小計(樑底模):1.76-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.76 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 30*55*585.00/1000000= 0.965 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=56.055 M (56.055 M*0.560/1000= 0.0314 T)
#6=53.090 M (53.090 M*2.250/1000= 0.1195 T)
#7=1.800 M (1.800 M*3.040/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計 = 0.1563 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 8.19 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.965 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: b3, 位置序號: 4 [X1:+14,Y8:+228], 樑長: 585.00 cm 樑寬: 30 cm 樑深: 55 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X1, 本跨樑序列=>[b3:b3:b3:b3:b3:b3], 本支樑次序: 4

#6		#6 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((585.00+[搭接]140*1+[左半柱/半樑]40/2+[右半柱/半樑]40/2)*3)/100	22.95
#6		#6 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((585.00+[搭接-下]108*1+[左半柱/半樑]40/2+[右半柱/半樑]40/2)*3)/100	21.99
#6		上層左外端加鐵(第1組)-延伸(半柱)	(180.0+40/2)*1/100	2.00
#6		上層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬	(180.0+[錨定]30+26.4)*1/100	2.00
#6		下層中央加鐵(第1組)	(585.00-85-85+[搭接]108*0)*1/100	4.15
#3		左箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]9/100	16.82
#3		中箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((585.00-9*20-9*20)/20+1)/100	22.42
#3		右箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*9/100	16.82

#7 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]30+[兩側延伸]15*2= 60.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (60.00*Int(585/150)/100= 1.80 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (585.00*55*2)/10000= 6.44 M2
模版(樑底模)= (585.00*30)/10000= 1.76 M2
模版小計(樑側模):6.44 M2
模版小計(樑底模):1.76-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.76 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 30*55*585.00/1000000= 0.965 M3

----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=56.055 M (56.055 M*0.560/1000= 0.0314 T)
#6=53.090 M (53.090 M*2.250/1000= 0.1195 T)
#7=1.800 M (1.800 M*3.040/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計 = 0.1563 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 8.19 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.965 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: b3, 位置序號: 5 [X1:+14,Y10:-147], 樑長: 585.00 cm 樑寬: 30 cm 樑深: 55 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X1, 本跨樑序列=>[b3:b3:b3:b3:b3:b3], 本支樑次序: 5

#6		#6 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((585.00+[搭接]140*0+[左半柱/半樑]40/2+[右半柱/半樑]40/2)*3)/100	18.75
#6		#6 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((585.00+[搭接-下]108*0+[左半柱/半樑]40/2+[右半柱/半樑]40/2)*3)/100	21.99
#6		上層左外端加鐵(第1組)-延伸(半柱)	(180.0+40/2)*1/100	2.00
#6		上層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬	(180.0+[錨定]30+26.4)*1/100	2.00
#6		下層中央加鐵(第1組)	(585.00-85-85+[搭接]108*0)*1/100	4.15
#3		左箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]9/100	16.82
#3		中箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((585.00-9*20-9*20)/20+1)/100	22.42
#3		右箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*9/100	16.82

#7 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]30+[兩側延伸]15*2= 60.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (60.00*Int(585/150)/100= 1.80 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (585.00*55*2)/10000= 6.44 M2
模版(樑底模)= (585.00*30)/10000= 1.76 M2
模版小計(樑側模):6.44 M2
模版小計(樑底模):1.76-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.76 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 30*55*585.00/1000000= 0.965 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=56.055 M (56.055 M*0.560/1000= 0.0314 T)
#6=48.890 M (48.890 M*2.250/1000= 0.1100 T)
#7=1.800 M (1.800 M*3.040/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計 = 0.1469 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 8.19 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.965 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: b3, 位置序號: 6 [X1:+14,Y11:-20], 樑長: 590.00 cm 樑寬: 30 cm 樑深: 55 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X1, 本跨樑序列=>[b3:b3:b3:b3:b3:b3], 本支樑次序: 6

#6		#6 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((590.00+[搭接]140*1+[右錨定](-10+26.4)+[左半柱/半樑]40/2)*3)/100	22.99

#6		#6 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((590.00+[搭接-下]108*1+[右錨定]-10+26.4)+[左半柱/半樑]40/2)*3)/100	22.03
#6		上層左外端加鐵(第1組)-延伸(半柱)	(180.0+40/2)*1/100	2.00
#6		上層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(180.0+[錨定]-10+26.4)*1/100	1.96
#6		下層中央加鐵(第1組)	(590.00-85-85+[搭接]108*0)*1/100	4.20
#3		左箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]9/100	16.82
#3		中箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((590.00-9*20-9*20)/20+1)/100	22.42
#3		右箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*9/100	16.82

#7 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]30+[兩側延伸]15*2= 60.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (60.00*Int(590/150)/100= 1.80 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (590.00*55*2)/10000= 6.49 M2
模版(樑底模)= (590.00*30)/10000= 1.77 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 30.0*55.0/10000= 0.17 M2
模版小計(樑側模):6.49 M2
模版小計(樑底模):1.77-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.77 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.17 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 30*55*590.00/1000000= 0.974 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=56.055 M (56.055 M*0.560/1000= 0.0314 T)
#6=53.190 M (53.190 M*2.250/1000= 0.1197 T)
#7=1.800 M (1.800 M*3.040/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計 = 0.1565 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 8.43 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.974 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: G16, 位置序號: 30 [X5:+11,Y12:-210], 樑長: 435.36 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y12(-205), 本跨樑序列=>[G16:G17:G18:G19], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((435.36+[搭接]198*1+[左錨定](-10+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*4)/100	27.37
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((435.36+[搭接-下]152*1+[左錨定](-10+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*4)/100	25.53
#7		腰筋(跨直通)	(435.36+[搭接]198*1+[左半柱/樑]0/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]1*[雙側]2/100	13.27
#7		腰筋(扣除直通腰筋後)	(435.36+0/2+60/2+[搭接]152*0)*1*[雙側]2/100	9.31
#4		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(435.36/4/12)+1)*1/100	22.36

#4		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(435.36/2/12)*1/100	40.24
#4		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(435.36/4/12)+1)*1/100	22.36

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(435.36/150)/100= 1.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (435.36*60*2)/10000= 5.22 M2
模版(樑底模)= (435.36*40)/10000= 1.74 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W5PCZ: (40.00+60*2-0*2)*5/10000=0.08 M2
以上小計:0.08 M2
模版小計(樑側模):5.22 M2
模版小計(樑底模):1.74-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.08= 1.66 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*435.36/1000000= 1.045 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=84.954 M (84.954 M*0.994/1000= 0.0844 T)
#7=75.483 M (75.483 M*3.040/1000= 0.2295 T)
#8=1.400 M (1.400 M*3.980/1000= 0.0056 T)
鋼筋小計 = 0.3195 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 6.89 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.045 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: G17, 位置序號: 27 [X3:-201,Y12:-210], 樑長: 1020.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 70 cm
施工:明開挖
樑跨代號: Y12(-205), 本跨樑序列=>[G16:G17:G18:G19], 本支樑次序: 2

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((1020.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*4)/100	51.12
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((1020.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]60/2+[右半柱/半樑]60/2)*4)/100	49.28
#7		腰筋(跨直通)	(1020.00+[搭接]198*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]1*[雙側]2/100	25.56
#7		上層左外端加鐵(第1組)-錨定	(310.0+[錨定]50+31.0)*1/100	3.91
#7		上層右外端加鐵-(第1組)-錨定	(310.0+[錨定]50+31.0)*1/100	3.91
#7		下層中央加鐵(第1組)	(1020.00-200-200+[搭接]152*0)*1/100	6.20
#7		腰筋(扣除直通腰筋後)	(1020+60/2+60/2+[搭接]152*1)*1*[雙側]2/100	24.64
#4		左箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(1020.00/4/12)+1)*1/100	53.58
#4		中箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(1020.00/2/12)*1/100	102.30
#4		右箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(1020.00/4/12)+1)*1/100	53.58

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(1020/150)/100= 4.20 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (1020.00*70*2)/10000= 14.28 M2
模版(樑底模)= (1020.00*40)/10000= 4.08 M2
模版小計(樑側模):14.28 M2
模版小計(樑底模):4.08-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 4.08 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*70*1020.00/1000000= 2.856 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=209.463 M (209.463 M*0.994/1000= 0.2082 T)
#7=164.620 M (164.620 M*3.040/1000= 0.5004 T)
#8=4.200 M (4.200 M*3.980/1000= 0.0167 T)
鋼筋小計 = 0.7254 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 18.36 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.856 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: G18, 位置序號: 24 [X2:+87,Y12:-210], 樑長: 435.36 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y12(-205), 本跨樑序列=>[G16:G17:G18:G19], 本支樑次序: 3

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((435.36+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]0/2+[右半柱/半樑]60/2)*4)/100	26.53
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((435.36+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]0/2+[右半柱/半樑]60/2)*4)/100	24.69
#7	———	腰筋(跨直通)	(435.36+[搭接]198*1+[左半柱/樑]0/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]1*[雙側]2/100	13.27
#7	———	腰筋(扣除直通腰筋後)	(435.36+0/2+60/2+[搭接]152*0)*1*[雙側]2/100	9.31
#4		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(435.36/4/12)+1)*1/100	22.36
#4		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(435.36/2/12)*1/100	40.24
#4		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(435.36/4/12)+1)*1/100	22.36

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(435.36/150)/100= 1.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (435.36*60*2)/10000= 5.22 M2
模版(樑底模)= (435.36*40)/10000= 1.74 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W5PCZ: (40.00+60*2-0*2)*5/10000=0.08 M2
以上小計:0.08 M2
模版小計(樑側模):5.22 M2
模版小計(樑底模):1.74-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.08= 1.66 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*435.36/1000000= 1.045 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=84.954 M (84.954 M*0.994/1000= 0.0844 T)
#7=73.803 M (73.803 M*3.040/1000= 0.2244 T)
#8=1.400 M (1.400 M*3.980/1000= 0.0056 T)
鋼筋小計 = 0.3144 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 6.89 M2
樑側:(普) 樑底(普)

混凝土小計 = 1.045 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: G19, 位置序號: 13 [X1:-64,Y12:-205], 樑長: 148.91 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y12(-205), 本跨樑序列=>[G16:G17:G18:G19], 本支樑次序: 4

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((148.91+[搭接]198*0+[右錨定](-10+31.0)+[左半柱/半樑]0/2)*4)/100	6.80
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((148.91+[搭接-下]152*0+[右錨定]-10+31.0)+[左半柱/半樑]0/2)*4)/100	6.80
#7		腰筋(跨直通)	(148.91+[搭接]198*0+[左半柱/樑]0/2+[右半柱/樑]0/2)*[支]1*[雙側]2/100	2.98
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(148.91/4/10)+1)*1/100	8.67
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(148.91/2/10)*1/100	15.18
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(148.91/4/10)+1)*1/100	8.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(148.91/150)/100= 0.00 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (148.91*60*2)/10000= 1.79 M2
模版(樑底模)= (148.91*40)/10000= 0.60 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W5PCZ: (15.00+60-0)*5/10000=0.04 M2
以上小計:0.04 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*60.0/10000= 0.24 M2
模版小計(樑側模):1.79 M2
模版小計(樑底模):0.60-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.04= 0.56 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.24 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*148.91/1000000= 0.357 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=32.527 M (32.527 M*0.560/1000= 0.0182 T)
#7=16.571 M (16.571 M*3.040/1000= 0.0504 T)
鋼筋小計 = 0.0686 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.59 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.357 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: (傾角:3度)G1, 位置序號: 40 [X6:+82,Y3:+20], 樑長: (傾角修正後) 275.38 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 70 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y3(20)-13, 本跨樑序列=>[G1:G2], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((275.38+[搭接]198*1+[左錨定](-10+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	15.73
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((275.38+[搭接-下]152*1+[左錨定](-10+31.0)+[右半柱/半樑]60/2)*3)/100	14.35
#7		腰筋(跨直通)	(275.38+[搭接]198*1+[左半柱/樑]0/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]1*[雙側]2/100	10.07

#3		左箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(275.38/4/10)+1)*1/100	16.58
#3		中箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(275.38/2/10)*1/100	30.79
#3		右箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(275.38/4/10)+1)*1/100	16.58
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(275.38/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (275.38*70*2)/10000= 3.86 M2
模版(樑底模)= (275.38*40)/10000= 1.10 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*70.0/10000= 0.28 M2
模版小計(樑側模):3.86 M2
模版小計(樑底模):1.10-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.10 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.28 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*70*275.38/1000000= 0.771 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=63.949 M (63.949 M*0.560/1000= 0.0358 T)
#7=40.150 M (40.150 M*3.040/1000= 0.1221 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.1607 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 5.24 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.771 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: (傾角:3度)G2, 位置序號: 31 [X5:-41,Y3:+20], 樑長: (傾角修正後) 320.44 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 70 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y3(20)-13, 本跨樑序列=>[G1:G2], 本支樑次序: 2

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((320.44+[搭接]198*0+[右錨定](70+31.0)+[左半柱/半樑]60/2)*3)/100	13.54
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((320.44+[搭接-下]152*0+[右錨定]70+31.0)+[左半柱/半樑]60/2)*3)/100	13.54
#7		腰筋(跨直通)	(320.44+[搭接]198*0+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]1*[雙側]2/100	7.81
#3		左箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(320.44/4/10)+1)*1/100	21.32
#3		中箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(320.44/2/10)*1/100	37.90
#3		右箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(320.44/4/10)+1)*1/100	21.32
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(320.44/150)/100= 1.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)

模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (320.44*70*2)/10000= 4.49 M2
模版(樑底模)= (320.44*40)/10000= 1.28 M2
模版小計(樑側模):4.49 M2
模版小計(樑底模):1.28-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.28 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*70*320.44/1000000= 0.897 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=80.529 M (80.529 M*0.560/1000= 0.0451 T)
#7=34.895 M (34.895 M*3.040/1000= 0.1061 T)
#8=1.400 M (1.400 M*3.980/1000= 0.0056 T)
鋼筋小計 = 0.1567 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 5.77 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.897 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: (傾角:3度)G6, 位置序號: 41 [X6:+84,Y4:+40], 樑長: (傾角修正後) 280.74 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 70 cm 施工:明開挖
樑跨代號: Y4(40)-14, 本跨樑序列=>[G6:G7], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((280.74+[搭接]198*0+[左錨定](-10+31.0)+[右半柱/半樑]0/2)*3)/100	9.05
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((280.74+[搭接-下]152*0+[左錨定](-10+31.0)+[右半柱/半樑]0/2)*3)/100	9.05
#7		腰筋(跨直通)	(280.74+[搭接]198*0+[左半柱/樑]0/2+[右半柱/樑]0/2)*[支]1*[雙側]2/100	5.61
#3		左箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(280.74/4/10)+1)*1/100	18.95
#3		中箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(280.74/2/10)*1/100	33.16
#3		右箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(280.74/4/10)+1)*1/100	18.95
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(280.74/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (280.74*70*2)/10000= 3.93 M2
模版(樑底模)= (280.74*40)/10000= 1.12 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*70.0/10000= 0.28 M2
模版小計(樑側模):3.93 M2
模版小計(樑底模):1.12-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.12 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.28 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*70*280.74/1000000= 0.786 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=71.055 M (71.055 M*0.560/1000= 0.0398 T)
#7=23.719 M (23.719 M*3.040/1000= 0.0721 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.1147 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 5.33 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.786 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: (傾角:3度)G7, 位置序號: 32 [X5:-44,Y4:+40], 樑長: (傾角修正後) 325.81 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 70 cm 施工:明開挖

樑跨代號: Y4(40)-14, 本跨樑序列=>[G6:G7], 本支樑次序: 2

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((325.81+[搭接]198*0+[右錨定](70+31.0)+[左半柱/半樑]0/2)*3)/100	12.80
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((325.81+[搭接-下]152*0+[右錨定]70+31.0)+[左半柱/半樑]0/2)*3)/100	12.80
#7		腰筋(跨直通)	(325.81+[搭接]198*0+[左半柱/樑]0/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]1*[雙側]2/100	7.32
#3		左箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(325.81/4/10)+1)*1/100	21.32
#3		中箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(325.81/2/10)*1/100	37.90
#3		右箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(325.81/4/10)+1)*1/100	21.32
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(325.81/150)/100= 1.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (325.81*70*2)/10000= 4.56 M2
模版(樑底模)= (325.81*40)/10000= 1.30 M2
模版小計(樑側模):4.56 M2
模版小計(樑底模):1.30-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.30 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*70*325.81/1000000= 0.912 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=80.529 M (80.529 M*0.560/1000= 0.0451 T)
#7=32.925 M (32.925 M*3.040/1000= 0.1001 T)
#8=1.400 M (1.400 M*3.980/1000= 0.0056 T)
鋼筋小計 = 0.1508 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 5.86 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.912 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: B6, 位置序號: 34 [X5:-241,Y5:-150], 樑長: 550.36 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X5(-241), 本跨樑序列=>[B6:B6:B6:B6:B6:B7], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((550.36+[搭接]198*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	26.68
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((550.36+[搭接-下]152*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	25.30
#7		腰筋(跨直通)	(550.36+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	33.13
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((550.36-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03

#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(550.36/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (550.36*(60-15)+550.36*60)/10000= 5.78 M2
模版(樑底模)= (550.36*40)/10000= 2.20 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 545.00*15.0/10000=0.82 M2
以上小計:0.82 M2
模版小計(樑側模):5.78 M2
模版小計(樑底模):2.20-[樑牆-平行]0.82-[樑牆-割交]0.00= 1.38 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*550.36/1000000= 1.321 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=85.116 M (85.116 M*3.040/1000= 0.2588 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3303 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.16 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.321 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: B6, 位置序號: 35 [X5:-241,Y6:-22], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X5(-241), 本跨樑序列=>[B6:B6:B6:B6:B6:B7], 本支樑次序: 2

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#7		腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	32.92
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (545.00*(60-15)+545.00*60)/10000= 5.72 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 545.00*15.0/10000=0.82 M2
以上小計:0.82 M2
模版小計(樑側模):5.72 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.82-[樑牆-割交]0.00= 1.36 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=80.920 M (80.920 M*3.040/1000= 0.2460 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)

鋼筋小計 = 0.3175 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.09 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: B6, 位置序號: 36 [X5:-241,Y7:+103], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X5(-241), 本跨樑序列=>[B6:B6:B6:B6:B6:B7], 本支樑次序: 3

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#7	———	腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	32.92
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
　　本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
　　錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
　模版(樑側模)-地上層邊樑= (545.00*(60-15)+545.00*60)/10000= 5.72 M2
　模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
　樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
　　W15: 545.00*15.0/10000=0.82 M2
　　以上小計:0.82 M2
　模版小計(樑側模):5.72 M2
　模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.82-[樑牆-割交]0.00= 1.36 M2
RC計算:
　RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
　#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
　#7=80.920 M (80.920 M*3.040/1000= 0.2460 T)
　#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3175 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.09 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: B6, 位置序號: 37 [X5:-241,Y8:+228], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X5(-241), 本跨樑序列=>[B6:B6:B6:B6:B6:B7], 本支樑次序: 4

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#7	———	腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	32.92

#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (545.00*(60-15)+545.00*60)/10000= 5.72 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 544.99*15.0/10000=0.82 M2
以上小計:0.82 M2
模版小計(樑側模):5.72 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.82-[樑牆-割交]0.00= 1.36 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=80.920 M (80.920 M*3.040/1000= 0.2460 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3175 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.09 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: B6, 位置序號: 38 [X5:-241,Y10:-147], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X5(-241), 本跨樑序列=>[B6:B6:B6:B6:B6:B7], 本支樑次序: 5

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	18.75
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#7		腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*0+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	25.00
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (545.00*(60-15)+545.00*60)/10000= 5.72 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 545.00*15.0/10000=0.82 M2
以上小計:0.82 M2
模版小計(樑側模):5.72 M2

模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.82-[樑牆-割交]0.00= 1.36 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=67.060 M (67.060 M*3.040/1000= 0.2039 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.2754 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.09 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: B7, 位置序號: 39 [X5:-241,Y11:-20], 樑長: 550.35 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X5(-241), 本跨樑序列=>[B6:B6:B6:B6:B6:B7], 本支樑次序: 6

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((550.35+[搭接]198*1+[右錨定](70+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	26.68
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((550.35+[搭接-下]152*1+[右錨定]70+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	25.30
#7		腰筋(跨直通)	(550.35+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	33.13
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((550.35-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(550.35/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層邊樑= (550.35*(60-15)+550.35*60)/10000= 5.78 M2
模版(樑底模)= (550.35*40)/10000= 2.20 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 545.00*15.0/10000=0.82 M2
以上小計:0.82 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W5PCZ: (40.00+60*2-15*2)*5/10000=0.07 M2
以上小計:0.07 M2
模版小計(樑側模):5.78 M2
模版小計(樑底模):2.20-[樑牆-平行]0.82-[樑牆-割交]0.07= 1.32 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*550.35/1000000= 1.321 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=85.115 M (85.115 M*3.040/1000= 0.2587 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3303 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.10 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.321 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: B18, 位置序號: 15 [X1:-161,Y5:-147], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X1(-161), 本跨樑序列=>[B18:B19:B19:B19:B19:B19], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	26.52
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	25.14
#7		腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	32.92
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (545.00*60*2)/10000= 6.54 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 545.00*15.0/10000=0.82 M2
以上小計:0.82 M2
模版小計(樑側模):6.54 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.82-[樑牆-割交]0.00= 1.36 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=84.580 M (84.580 M*3.040/1000= 0.2571 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3286 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.90 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: B19, 位置序號: 16 [X1:-161,Y6:-23], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X1(-161), 本跨樑序列=>[B18:B19:B19:B19:B19:B19], 本支樑次序: 2

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#7		腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	32.92
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (545.00*60*2)/10000= 6.54 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 545.00*15.0/10000=0.82 M2
以上小計:0.82 M2
模版小計(樑側模):6.54 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.82-[樑牆-割交]0.00= 1.36 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=80.920 M (80.920 M*3.040/1000= 0.2460 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3175 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.90 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: B19, 位置序號: 17 [X1:-161,Y7:+103], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X1(-161), 本跨樑序列=>[B18:B19:B19:B19:B19:B19], 本支樑次序: 3

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#7	———	腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	32.92
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (545.00*60*2)/10000= 6.54 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 545.00*15.0/10000=0.82 M2
以上小計:0.82 M2
模版小計(樑側模):6.54 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.82-[樑牆-割交]0.00= 1.36 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=80.920 M (80.920 M*3.040/1000= 0.2460 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3175 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.90 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: B19, 位置序號: 18 [X1:-161,Y8:+228], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X1(-161), 本跨樑序列=>[B18:B19:B19:B19:B19:B19], 本支樑次序: 4

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#7	———	腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	32.92
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (545.00*60*2)/10000= 6.54 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 545.00*15.0/10000=0.82 M2
以上小計:0.82 M2
模版小計(樑側模):6.54 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.82-[樑牆-割交]0.00= 1.36 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=80.920 M (80.920 M*3.040/1000= 0.2460 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3175 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.90 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: B19, 位置序號: 19 [X1:-161,Y10:-147], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X1(-161), 本跨樑序列=>[B18:B19:B19:B19:B19:B19], 本支樑次序: 5

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	18.75
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#7	———	腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*0+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	25.00
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86

#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (545.00*60*2)/10000= 6.54 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 545.00*15.0/10000=0.82 M2
以上小計:0.82 M2
模版小計(樑側模):6.54 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.82-[樑牆-割交]0.00= 1.36 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=67.060 M (67.060 M*3.040/1000= 0.2039 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.2754 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.90 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: B19, 位置序號: 20 [X1:-161,Y11:-20], 樑長: 550.35 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X1(-161), 本跨樑序列=>[B18:B19:B19:B19:B19:B19], 本支樑次序: 6

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((550.35+[搭接]198*1+[右錨定](70+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	26.68
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((550.35+[搭接-下]152*1+[右錨定]70+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	25.30
#7		腰筋(跨直通)	(550.35+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	33.13
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((550.35-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(550.35/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (550.35*60*2)/10000= 6.60 M2
模版(樑底模)= (550.35*40)/10000= 2.20 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W15: 545.00*15.0/10000=0.82 M2
以上小計:0.82 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W5PCZ: (40.00+60*2-0*2)*5/10000=0.08 M2
以上小計:0.08 M2
模版小計(樑側模):6.60 M2
模版小計(樑底模):2.20-[樑牆-平行]0.82-[樑牆-割交]0.08= 1.30 M2

RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*550.35/1000000= 1.321 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=85.115 M (85.115 M*3.040/1000= 0.2587 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3303 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.91 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.321 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: (傾角:3度)G4, 位置序號: 26 [X3:+134,Y3:+20], 樑長: (傾角修正後) 590.81 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 70 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X3:+134,Y3:+20, 本跨樑序列=>[G4], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((590.81+[搭接]198*1+[左錨定]40+31.0+[右錨定]70+31.0)*4)/100	38.43
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((590.81+[搭接-下]152*1+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*4)/100	36.59
#7		腰筋(跨直通)	(590.81+[搭接]198*1+[左半柱/樑]50/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	34.15
#4		左箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(590.81/4/12)+1)*1/100	31.66
#4		中箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(590.81/2/12)*1/100	58.45
#4		右箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(590.81/4/12)+1)*1/100	31.66

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(590.81/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (590.81*70*2)/10000= 8.27 M2
模版(樑底模)= (590.81*40)/10000= 2.36 M2
模版小計(樑側模):8.27 M2
模版小計(樑底模):2.36-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 2.36 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*70*590.81/1000000= 1.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=121.781 M (121.781 M*0.994/1000= 0.1211 T)
#7=109.177 M (109.177 M*3.040/1000= 0.3319 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.4613 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.63 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.654 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: (傾角:3度)G9, 位置序號: 22 [X2:+139,Y4:+40], 樑長: (傾角修正後) 320.44 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X2:+139,Y4:+40, 本跨樑序列=>[G9], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((320.44+[搭接]198*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	15.67
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((320.44+[搭接-下]152*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	20.23

#7	———	腰筋(跨直通)	(320.44+[搭接]198*0+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]1*[雙側]2/100	8.01
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(320.44/4/10)+1)*1/100	19.52
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(320.44/2/10)*1/100	34.70
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(320.44/4/10)+1)*1/100	19.52
	———	箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(320.44/150)/100= 1.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (320.44*60*2)/10000= 3.85 M2
模版(樑底模)= (320.44*40)/10000= 1.28 M2
模版小計(樑側模):3.85 M2
模版小計(樑底模):1.28-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.28 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*320.44/1000000= 0.769 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=73.729 M (73.729 M*0.560/1000= 0.0413 T)
#7=43.915 M (43.915 M*3.040/1000= 0.1335 T)
#8=1.400 M (1.400 M*3.980/1000= 0.0056 T)
鋼筋小計 = 0.1804 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 5.13 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.769 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: B10, 位置序號: 25 [X2:-41,Y4:-210], 樑長: 420.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X2:-41,Y4:-210, 本跨樑序列=>[B10], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((420.00+[搭接]198*1+[左錨定]40+31.0+[右錨定]40+31.0)*3)/100	22.80
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((420.00+[搭接-下]152*1+[左錨定]40+31.0+[右錨定]40+31.0)*3)/100	21.42
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]13/100	28.19
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((420.00-13*10-13*10)/12+1)/100	30.36
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*13/100	28.19

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(420/150)/100= 1.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (420.00*60*2)/10000= 5.04 M2
模版(樑底模)= (420.00*40)/10000= 1.68 M2
模版小計(樑側模):5.04 M2
模版小計(樑底模):1.68-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.68 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*420.00/1000000= 1.008 M3

----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=86.740 M (86.740 M*0.560/1000= 0.0486 T)
#7=44.219 M (44.219 M*3.040/1000= 0.1344 T)
#8=1.400 M (1.400 M*3.980/1000= 0.0056 T)
鋼筋小計 = 0.1886 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 6.72 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.008 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: B10, 位置序號: 29 [X5:+139,Y4:-210], 樑長: 420.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X5:+139,Y4:-210, 本跨樑序列=>[B10], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((420.00+[搭接]198*1+[左錨定]40+31.0+[右錨定]40+31.0)*3)/100	22.80
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((420.00+[搭接-下]152*1+[左錨定]40+31.0+[右錨定]40+31.0)*3)/100	21.42
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]13/100	28.19
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((420.00-13*10-13*10)/12+1)/100	30.36
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*13/100	28.19

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(420/150)/100= 1.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (420.00*60*2)/10000= 5.04 M2
模版(樑底模)= (420.00*40)/10000= 1.68 M2
模版小計(樑側模):5.04 M2
模版小計(樑底模):1.68-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.68 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*420.00/1000000= 1.008 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=86.740 M (86.740 M*0.560/1000= 0.0486 T)
#7=44.219 M (44.219 M*3.040/1000= 0.1344 T)
#8=1.400 M (1.400 M*3.980/1000= 0.0056 T)
鋼筋小計 = 0.1886 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 6.72 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.008 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: G10, 位置序號: 7 [X1:-46,Y4:+60], 樑長: 150.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X1:-46,Y4:+60, 本跨樑序列=>[G10], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.00+[搭接]198*0+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	8.16
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.00+[搭接-下]152*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	12.72
#7		腰筋(跨直通)	(150.00+[搭接]198*0+[左半柱/樑]0/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]1*[雙側]2/100	3.80
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(150.00/4/10)+1)*1/100	8.67

#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.00/2/10)*1/100	15.18
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.00/4/10)+1)*1/100	8.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(150/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (150.00*60*2)/10000= 1.80 M2
模版(樑底模)= (150.00*40)/10000= 0.60 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*60.0/10000= 0.24 M2
模版小計(樑側模):1.80 M2
模版小計(樑底模):0.60-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 0.60 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.24 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*150.00/1000000= 0.360 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=32.527 M (32.527 M*0.560/1000= 0.0182 T)
#7=24.679 M (24.679 M*3.040/1000= 0.0750 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.0960 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.64 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.360 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: G15, 位置序號: 8 [X1:-46,Y5:+165], 樑長: 150.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X1:-46,Y5:+165, 本跨樑序列=>[G15], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.00+[搭接]198*0+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	8.16
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.00+[搭接-下]152*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	12.72
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(150.00/4/10)+1)*1/100	8.67
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.00/2/10)*1/100	15.18
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.00/4/10)+1)*1/100	8.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(150/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (150.00*60*2)/10000= 1.80 M2
模版(樑底模)= (150.00*40)/10000= 0.60 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*60.0/10000= 0.24 M2
模版小計(樑側模):1.80 M2
模版小計(樑底模):0.60-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 0.60 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.24 M2
RC計算:

RC(地上樑)= 40*60*150.00/1000000= 0.360 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=32.527 M (32.527 M*0.560/1000= 0.0182 T)
#7=20.879 M (20.879 M*3.040/1000= 0.0635 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.0845 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.64 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.360 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: G15, 位置序號: 9 [X1:-46,Y7:-210], 樑長: 150.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X1:-46,Y7:-210, 本跨樑序列=>[G15], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.00+[搭接]198*0+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	8.16
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.00+[搭接-下]152*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	12.72
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(150.00/4/10)+1)*1/100	8.67
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.00/2/10)*1/100	15.18
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.00/4/10)+1)*1/100	8.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(150/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (150.00*60*2)/10000= 1.80 M2
模版(樑底模)= (150.00*40)/10000= 0.60 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*60.0/10000= 0.24 M2
模版小計(樑側模):1.80 M2
模版小計(樑底模):0.60-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 0.60 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.24 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*150.00/1000000= 0.360 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=32.527 M (32.527 M*0.560/1000= 0.0182 T)
#7=20.879 M (20.879 M*3.040/1000= 0.0635 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.0845 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.64 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.360 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: G15, 位置序號: 10 [X1:-46,Y8:-85], 樑長: 150.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X1:-46,Y8:-85, 本跨樑序列=>[G15], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.00+[搭接]198*0+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	8.16
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.00+[搭接-下]152*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	12.72

#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(150.00/4/10)+1)*1/100	8.67
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.00/2/10)*1/100	15.18
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.00/4/10)+1)*1/100	8.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(150/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (150.00*60*2)/10000= 1.80 M2
模版(樑底模)= (150.00*40)/10000= 0.60 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*60.0/10000= 0.24 M2
模版小計(樑側模):1.80 M2
模版小計(樑底模):0.60-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 0.60 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.24 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*150.00/1000000= 0.360 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=32.527 M (32.527 M*0.560/1000= 0.0182 T)
#7=20.879 M (20.879 M*3.040/1000= 0.0635 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.0845 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.64 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.360 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: G15, 位置序號: 11 [X1:-46,Y9:+40], 樑長: 150.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X1:-46,Y9:+40, 本跨樑序列=>[G15], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.00+[搭接]198*0+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	8.16
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.00+[搭接-下]152*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	12.72
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(150.00/4/10)+1)*1/100	8.67
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.00/2/10)*1/100	15.18
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.00/4/10)+1)*1/100	8.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(150/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (150.00*60*2)/10000= 1.80 M2
模版(樑底模)= (150.00*40)/10000= 0.60 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*60.0/10000= 0.24 M2
模版小計(樑側模):1.80 M2

模版小計(樑底模):0.60-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 0.60 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.24 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*150.00/1000000= 0.360 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=32.527 M (32.527 M*0.560/1000= 0.0182 T)
#7=20.879 M (20.879 M*3.040/1000= 0.0635 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.0845 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.64 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.360 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: G15, 位置序號: 12 [X1:-46,Y10:+165], 樑長: 150.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X1:-46,Y10:+165, 本跨樑序列=>[G15], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.00+[搭接]198*0+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	8.16
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.00+[搭接-下]152*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	12.72
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(150.00/4/10)+1)*1/100	8.67
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.00/2/10)*1/100	15.18
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.00/4/10)+1)*1/100	8.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(150/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (150.00*60*2)/10000= 1.80 M2
模版(樑底模)= (150.00*40)/10000= 0.60 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*60.0/10000= 0.24 M2
模版小計(樑側模):1.80 M2
模版小計(樑底模):0.60-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 0.60 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.24 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*150.00/1000000= 0.360 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=32.527 M (32.527 M*0.560/1000= 0.0182 T)
#7=20.879 M (20.879 M*3.040/1000= 0.0635 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.0845 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.64 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.360 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: b2, 位置序號: 42 [X6:-41,Y4:-220], 樑長: 480.00 cm 樑寬: 30 cm 樑深: 50 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X6:-41,Y4:-220, 本跨樑序列=>[b2], 本支樑次序: 1

#6		#6 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((480.00+[搭接]140*1+[左錨定]30+26.4+[右錨定]30+26.4)*3)/100	21.99

#6		#6 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((480.00+[搭接-下]108*1+[左錨定]30+26.4+[右錨定]30+26.4)*3)/100	21.03
#3		左箍	[單箍長]((30+50)*2-8*4+12.21*4)*[支]7/100	12.38
#3		中箍	[單箍長]((30+50)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((480.00-7*20-7*20)/20+1)/100	19.45
#3		右箍	[單箍長]((30+50)*2-8*4+12.21*4)*7/100	12.38

#7 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]30+[兩側延伸]15*2= 60.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (60.00*Int(480/150)/100= 1.80 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (480.00*50*2)/10000= 4.80 M2
模版(樑底模)= (480.00*30)/10000= 1.44 M2
模版小計(樑側模):4.80 M2
模版小計(樑底模):1.44-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.44 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 30*50*480.00/1000000= 0.720 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=44.212 M (44.212 M*0.560/1000= 0.0248 T)
#6=43.011 M (43.011 M*2.250/1000= 0.0968 T)
#7=1.800 M (1.800 M*3.040/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計 = 0.1270 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 6.24 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.720 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: (傾角:3度)G5, 位置序號: 23 [X2:+87,Y3:+20], 樑長: (傾角修正後) 215.30 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X2:+87,Y3:+20, 本跨樑序列=>[G5], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((215.30+[搭接]198*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]40+31.0)*3)/100	11.62
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((215.30+[搭接-下]152*0+[左錨定]40+31.0+[右錨定]40+31.0)*3)/100	16.18
#7		腰筋(跨直通)	(215.30+[搭接]198*0+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]50/2)*[支]1*[雙側]2/100	5.61
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(215.30/4/10)+1)*1/100	13.01
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(215.30/2/10)*1/100	21.68
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(215.30/4/10)+1)*1/100	13.01
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(215.3/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (215.30*60*2)/10000= 2.58 M2
模版(樑底模)= (215.30*40)/10000= 0.86 M2

模版小計(樑側模):2.58 M2
模版小計(樑底模):0.86-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 0.86 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*215.30/1000000= 0.517 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=47.707 M (47.707 M*0.560/1000= 0.0267 T)
#7=33.403 M (33.403 M*3.040/1000= 0.1015 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.1310 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 3.44 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.517 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: (傾角:3度)G3, 位置序號: 28 [X4:-36,Y3:+20], 樑長: (傾角修正後) 590.81 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 70 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X4:-36,Y3:+20, 本跨樑序列=>[G3], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((590.81+[搭接]198*1+[左錨定]70+31.0+[右錨定]40+31.0)*4)/100	38.43
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((590.81+[搭接-下]152*1+[左錨定]40+31.0+[右錨定]40+31.0)*4)/100	36.59
#7		腰筋(跨直通)	(590.81+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]50/2)*[支]2*[雙側]2/100	34.15
#4		左箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(590.81/4/12)+1)*1/100	31.66
#4		中箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(590.81/2/12)*1/100	58.45
#4		右箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(590.81/4/12)+1)*1/100	31.66

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(590.81/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (590.81*70*2)/10000= 8.27 M2
模版(樑底模)= (590.81*40)/10000= 2.36 M2
模版小計(樑側模):8.27 M2
模版小計(樑底模):2.36-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 2.36 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*70*590.81/1000000= 1.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=121.781 M (121.781 M*0.994/1000= 0.1211 T)
#7=109.177 M (109.177 M*3.040/1000= 0.3319 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.4613 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.63 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.654 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: B5, 位置序號: 33 [X5:-241,Y4:-207], 樑長: 425.35 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X5:-241,Y4:-207, 本跨樑序列=>[B5], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((425.35+[搭接]198*1+[左錨定]50+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	24.16
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((425.35+[搭接-下]152*1+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	22.78

#7		腰筋(跨直通)	(425.35+[搭接]198*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	27.73
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]13/100	28.19
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((425.35-13*10-13*10)/12+1)/100	30.36
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*13/100	28.19

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(425.35/150)/100= 1.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (425.35*60*2)/10000= 5.10 M2
模版(樑底模)= (425.35*40)/10000= 1.70 M2
模版小計(樑側模):5.10 M2
模版小計(樑底模):1.70-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.70 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*425.35/1000000= 1.021 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=86.740 M (86.740 M*0.560/1000= 0.0486 T)
#7=74.674 M (74.674 M*3.040/1000= 0.2270 T)
#8=1.400 M (1.400 M*3.980/1000= 0.0056 T)
鋼筋小計 = 0.2812 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 6.81 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.021 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: B21, 位置序號: 21 [X1:-209,Y3:+96], 樑長: 170.21 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X1:-209,Y3:+96, 本跨樑序列=>[B21], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((170.21+[搭接]198*0+[左錨定]40+31.0+[右錨定]40+31.0)*3)/100	9.37
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((170.21+[搭接-下]152*0+[左錨定]40+31.0+[右錨定]40+31.0)*3)/100	13.93
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(170.21/4/10)+1)*1/100	10.84
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(170.21/2/10)*1/100	17.35
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(170.21/4/10)+1)*1/100	10.84
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(170.21/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (170.21*60*2)/10000= 2.04 M2
模版(樑底模)= (170.21*40)/10000= 0.68 M2
模版小計(樑側模):2.04 M2
模版小計(樑底模):0.68-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 0.68 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*170.21/1000000= 0.409 M3

----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=39.033 M (39.033 M*0.560/1000= 0.0219 T)
#7=23.292 M (23.292 M*3.040/1000= 0.0708 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.0955 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.72 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.409 M3

PMC24-01-樓層: P2, 樑代號: B17, 位置序號: 14 [X1:-141,Y4:-147], 樑長: 293.79 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X1:-141,Y4:-147, 本跨樑序列=>[B17], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((293.79+[搭接]198*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]40+31.0)*3)/100	13.97
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((293.79+[搭接-下]152*0+[左錨定]40+31.0+[右錨定]40+31.0)*3)/100	18.53
#7		腰筋(跨直通)	(293.79+[搭接]198*0+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]50/2)*[支]2*[雙側]2/100	14.35
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(293.79/4/10)+1)*1/100	17.35
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(293.79/2/10)*1/100	30.36
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(293.79/4/10)+1)*1/100	17.35
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(293.79/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (293.79*60*2)/10000= 3.53 M2
模版(樑底模)= (293.79*40)/10000= 1.18 M2
模版小計(樑側模):3.53 M2
模版小計(樑底模):1.18-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.18 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*293.79/1000000= 0.705 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=65.055 M (65.055 M*0.560/1000= 0.0364 T)
#7=46.858 M (46.858 M*3.040/1000= 0.1424 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.1817 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 4.70 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.705 M3

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P2 (代表樓層:P2->P2)

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W20, 位置序號: 6 [X1:+19,Y10:+165] , 牆長: (40.0)=40.00 cm, 牆高:370.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]370+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 451.28 支數= (Int((40-5-5)/20)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 451.28*[支數]2/100= 9.03 M	9.03
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 40+[搭接]Int(40/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 114.00 支數= 19/100= 19 支 水平筋總長(第1組)= 114.00*[支數]19/100= 21.66 M	21.66
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]370+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 451.28 支數= Int((40-5-5)/20)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 451.28*[支數]2/100= 9.03 M	9.03
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 40+[搭接]Int(40/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 114.00 支數= 19/100= 19 支 水平筋總長(第2組)= 114.00*[支數]19/100= 21.66 M	21.66

#5 工作筋:
水平排數: Int(40.00/60)= 0
垂直排數: Int(370.00/60)= 6
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]6= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G15:60cm)=(L)40.00*(H)(370-60)*2/10000=2.48 M2
以上牆主要模版小計: 2.48 M2
模版小計: 2.48-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.48 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G15)=(L)40.00*(H):(370-60)*(t)20/1000000=0.248 M3
以上牆主要RC小計: 0.248 M3
RC小計: 0.248-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.248 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=61.37 M*(1-0.0000)=61.37 M (61.37 M*0.994/1000= 0.0610 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0610 T
模版小計(普)= 2.48 M2
混凝土小計 = 0.248 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W20, 位置序號: 1 [X1:+19,Y5:+165] , 牆長: (40.0)=40.00 cm, 牆高:370.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]370+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 451.28 支數= (Int((40-5-5)/20)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 451.28*[支數]2/100= 9.03 M	9.03
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 40+[搭接]Int(40/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 114.00 支數= 19/100= 19 支 水平筋總長(第1組)= 114.00*[支數]19/100= 21.66 M	21.66
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]370+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 451.28 支數= Int((40-5-5)/20)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 451.28*[支數]2/100= 9.03 M	9.03
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 40+[搭接]Int(40/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 114.00 支數= 19/100= 19 支 水平筋總長(第2組)= 114.00*[支數]19/100= 21.66 M	21.66

#5 工作筋:
水平排數: Int(40.00/60)= 0
垂直排數: Int(370.00/60)= 6
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]6= 0.00 M
模版計算:

大段:1
小段1:樑底:(G15:60cm)=(L)40.00*(H)(370-60)*2/10000=2.48 M2
以上牆主要模版小計: 2.48 M2
模版小計: 2.48-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.48 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G15)=(L)40.00*(H):(370-60)*(t)20/1000000=0.248 M3
以上牆主要RC小計: 0.248 M3
RC小計: 0.248-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.248 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=61.37 M*(1-0.0000)=61.37 M (61.37 M*0.994/1000= 0.0610 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0610 T
模版小計(普)= 2.48 M2
混凝土小計 = 0.248 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W20, 位置序號: 2 [X1:+19,Y7:-210] , 牆長: (40.0)=40.00 cm, 牆高:370.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]370+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 451.28 支數= (Int((40-5-5)/20)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 451.28*[支數]2/100= 9.03 M	9.03
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 40+[搭接]Int(40/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 114.00 支數= 19/100= 19 支 水平筋總長(第1組)= 114.00*[支數]19/100= 21.66 M	21.66
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]370+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 451.28 支數= Int((40-5-5)/20)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 451.28*[支數]2/100= 9.03 M	9.03
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 40+[搭接]Int(40/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 114.00 支數= 19/100= 19 支 水平筋總長(第2組)= 114.00*[支數]19/100= 21.66 M	21.66

#5 工作筋:
水平排數: Int(40.00/60)= 0
垂直排數: Int(370.00/60)= 6
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]6= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G15:60cm)=(L)40.00*(H)(370-60)*2/10000=2.48 M2
以上牆主要模版小計: 2.48 M2
模版小計: 2.48-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.48 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G15)=(L)40.00*(H):(370-60)*(t)20/1000000=0.248 M3
以上牆主要RC小計: 0.248 M3
RC小計: 0.248-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.248 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=61.37 M*(1-0.0000)=61.37 M (61.37 M*0.994/1000= 0.0610 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0610 T
模版小計(普)= 2.48 M2
混凝土小計 = 0.248 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W20, 位置序號: 4 [X1:+19,Y8:-85] , 牆長: (40.0)=40.00 cm, 牆高:370.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]370+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 451.28 支數= (Int((40-5-5)/20)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 451.28*[支數]2/100= 9.03 M	9.03
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 40+[搭接]Int(40/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 114.00 支數= 19/100= 19 支 水平筋總長(第1組)= 114.00*[支數]19/100= 21.66 M	21.66
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]370+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 451.28 支數= Int((40-5-5)/20)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 451.28*[支數]2/100= 9.03 M	9.03

#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 40+[搭接]Int(40/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 114.00 支數= 19/100= 19 支 水平筋總長(第2組)= 114.00*[支數]19/100= 21.66 M	21.66

#5 工作筋:
水平排數: Int(40.00/60)= 0
垂直排數: Int(370.00/60)= 6
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]6= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G15:60cm)=(L)40.00*(H)(370-60)*2/10000=2.48 M2
以上牆主要模版小計: 2.48 M2
模版小計: 2.48-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.48 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G15)=(L)40.00*(H):(370-60)*(t)20/1000000=0.248 M3
以上牆主要RC小計: 0.248 M3
RC小計: 0.248-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.248 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=61.37 M*(1-0.0000)=61.37 M (61.37 M*0.994/1000= 0.0610 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0610 T
模版小計(普)= 2.48 M2
混凝土小計 = 0.248 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W20, 位置序號: 5 [X1:+19,Y9:+40] , 牆長: (40.0)=40.00 cm, 牆高:370.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]370+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 451.28 支數= (Int((40-5-5)/20)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 451.28*[支數]2/100= 9.03 M	9.03
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 40+[搭接]Int(40/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 114.00 支數= 19/100= 19 支 水平筋總長(第1組)= 114.00*[支數]19/100= 21.66 M	21.66
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]370+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 451.28 支數= Int((40-5-5)/20)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 451.28*[支數]2/100= 9.03 M	9.03
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 40+[搭接]Int(40/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 114.00 支數= 19/100= 19 支 水平筋總長(第2組)= 114.00*[支數]19/100= 21.66 M	21.66

#5 工作筋:
水平排數: Int(40.00/60)= 0
垂直排數: Int(370.00/60)= 6
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]6= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G15:60cm)=(L)40.00*(H)(370-60)*2/10000=2.48 M2
以上牆主要模版小計: 2.48 M2
模版小計: 2.48-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.48 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G15)=(L)40.00*(H):(370-60)*(t)20/1000000=0.248 M3
以上牆主要RC小計: 0.248 M3
RC小計: 0.248-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.248 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=61.37 M*(1-0.0000)=61.37 M (61.37 M*0.994/1000= 0.0610 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0610 T
模版小計(普)= 2.48 M2
混凝土小計 = 0.248 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 54 [X7:-4271,Y8:+228] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm , 高程:-60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=107.47 M*(1-0.0000)=107.47 M (107.47 M*0.560/1000= 0.0602 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0632 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 55 [X7:-4271,Y10:-148] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm ,高程:-60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2

RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=107.47 M*(1-0.0000)=107.47 M (107.47 M*0.560/1000= 0.0602 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0632 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 56 [X7:-4271,Y11:-23] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm , 高程:-60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=107.47 M*(1-0.0000)=107.47 M (107.47 M*0.560/1000= 0.0602 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0632 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 53 [X7:-4271,Y7:+103] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm , 高程:-60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80

#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=107.47 M*(1-0.0000)=107.47 M (107.47 M*0.560/1000= 0.0602 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0632 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 48 [X7:-2416,Y12:-180] , 牆長: (430.0)=430.00 cm, 牆高:70.0 cm ,高程:-70cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]70+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 98.71 支數= (Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第1組)= 98.71*[支數]29/100= 28.63 M	28.63
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 430.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 430.00*[支數]5/100= 21.50 M	21.50
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]70+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 98.71 支數= Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第2組)= 98.71*[支數]29/100= 28.63 M	28.63
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 430.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 430.00*[支數]5/100= 21.50 M	21.50

#4 工作筋:
水平排數: Int(430.00/60)= 7
垂直排數: Int(70.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]1= 2.38 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)429.96*(H)70*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*70*2/10000=0.28 M2
模版小計: 0.28-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.28 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)429.96*(H)70*(t)20/1000000=0.602 M3
以上牆主要RC小計: 0.602 M3
RC小計: 0.602-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.602 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=100.25 M*(1-0.0000)=100.25 M (100.25 M*0.560/1000= 0.0561 T)
#4=2.38 M*(1-0.0000)=2.38 M (2.38 M*0.994/1000= 0.0024 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0585 T

模版小計(普)= 0.28 M2
混凝土小計 = 0.602 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 49 [X7:-3201,Y12:-180] , 牆長: (1020.0)=1020.00 cm, 牆高:70.0 cm ,高程:-70cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]70+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 98.71 支數= (Int((1020-5-5)/15)+1)/100= 68 垂直筋總長(第1組)= 98.71*[支數]68/100= 67.12 M	67.12
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 1020+[搭接]Int(1020/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 1,056.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 1,056.00*[支數]5/100= 52.80 M	52.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]70+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 98.71 支數= Int((1020-5-5)/15)+1)/100= 68 垂直筋總長(第2組)= 98.71*[支數]68/100= 67.12 M	67.12
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 1020+[搭接]Int(1020/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 1,056.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 1,056.00*[支數]5/100= 52.80 M	52.80

#4 工作筋:
水平排數: Int(1020.00/60)= 17
垂直排數: Int(70.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]17*[垂直排數]1= 5.78 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)1020.00*(H)70*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*70*2/10000=0.28 M2
模版小計: 0.28-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.28 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)1020.00*(H)70*(t)20/1000000=1.428 M3
以上牆主要RC小計: 1.428 M3
RC小計: 1.428-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 1.428 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=239.85 M*(1-0.0000)=239.85 M (239.85 M*0.560/1000= 0.1343 T)
#4=5.78 M*(1-0.0000)=5.78 M (5.78 M*0.994/1000= 0.0057 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1401 T
模版小計(普)= 0.28 M2
混凝土小計 = 1.428 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 50 [X7:-3986,Y12:-180] , 牆長: (430.0)=430.00 cm, 牆高:70.0 cm ,高程:-70cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]70+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 98.71 支數= (Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第1組)= 98.71*[支數]29/100= 28.63 M	28.63
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 430.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 430.00*[支數]5/100= 21.50 M	21.50
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]70+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 98.71 支數= Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第2組)= 98.71*[支數]29/100= 28.63 M	28.63
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 430.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 430.00*[支數]5/100= 21.50 M	21.50

#4 工作筋:
水平排數: Int(430.00/60)= 7
垂直排數: Int(70.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]1= 2.38 M

模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)430.00*(H)70*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*70*2/10000=0.28 M2
模版小計: 0.28-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.28 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)430.00*(H)70*(t)20/1000000=0.602 M3
以上牆主要RC小計: 0.602 M3
RC小計: 0.602-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.602 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=100.25 M*(1-0.0000)=100.25 M (100.25 M*0.560/1000= 0.0561 T)
#4=2.38 M*(1-0.0000)=2.38 M (2.38 M*0.994/1000= 0.0024 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0585 T
模版小計(普)= 0.28 M2
混凝土小計 = 0.602 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 47 [X7:-2131,Y11:-23] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm , 高程:-60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=107.47 M*(1-0.0000)=107.47 M (107.47 M*0.560/1000= 0.0602 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0632 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 46 [X7:-2131,Y10:-148] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm ,高程:-60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94

#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=107.47 M*(1-0.0000)=107.47 M (107.47 M*0.560/1000= 0.0602 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0632 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 45 [X7:-2131,Y8:+227] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm , 高程:-60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3

----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
　　#3=107.47 M*(1-0.0000)=107.47 M (107.47 M*0.560/1000= 0.0602 T)
　　#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0632 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 44 [X7:-2131,Y7:+102] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm , 高程:-60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80

#4 工作筋:
　　水平排數: Int(545.00/60)= 9
　　垂直排數: Int(60.00/60)= 1
　　工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
　　大段:1
　　　　小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
　　　　以上牆主要模版小計: 0.00 M2
　　　　封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2
RC計算:
　　大段:1
　　　　小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
　　　　以上牆主要RC小計: 0.654 M3
　　　　RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
　　#3=107.47 M*(1-0.0000)=107.47 M (107.47 M*0.560/1000= 0.0602 T)
　　#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0632 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 43 [X7:-2131,Y6:-23] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm , 高程:-60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94

#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=107.47 M*(1-0.0000)=107.47 M (107.47 M*0.560/1000= 0.0602 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0632 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 42 [X7:-2131,Y5:-148] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm , 高程:-60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=107.47 M*(1-0.0000)=107.47 M (107.47 M*0.560/1000= 0.0602 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0632 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W20, 位置序號: 3 [X1:+19,Y8:-85] , 牆長: (3670.0)=3670.00 cm, 牆高:45.0 cm ,高程:-100cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]45+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 78.28 支數= (Int((3670-5-5)/20)+1)/100= 184 垂直筋總長(第1組)= 78.28*[支數]184/100= 144.04 M	144.04
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 3670+[搭接]Int(3670/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 3,936.00 支數= 2/100= 2 支 水平筋總長(第1組)= 3,936.00*[支數]2/100= 78.72 M	78.72
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]45+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 78.28 支數= Int((3670-5-5)/20)+1)/100= 184 垂直筋總長(第2組)= 78.28*[支數]184/100= 144.04 M	144.04
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 3670+[搭接]Int(3670/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 3,936.00 支數= 2/100= 2 支 水平筋總長(第2組)= 3,936.00*[支數]2/100= 78.72 M	78.72

#5 工作筋:
水平排數: Int(3670.00/60)= 61
垂直排數: Int(45.00/60)= 0
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]61*[垂直排數]0= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G19:60cm)=(L)5.00*(H)(45-60)*2/10000=0.01 M2
小段2:樑底:(b3:55cm)=(L)560.00*(H)(45-55)*2/10000=1.12 M2
小段3:樑底:(G15:60cm)=(L)40.00*(H)(45-60)*2/10000=0.12 M2
小段4:樑底:(b3:55cm)=(L)585.00*(H)(45-55)*2/10000=1.17 M2
小段5:樑底:(G15:60cm)=(L)40.00*(H)(45-60)*2/10000=0.12 M2
小段6:樑底:(b3:55cm)=(L)585.00*(H)(45-55)*2/10000=1.17 M2
小段7:樑底:(G15:60cm)=(L)40.00*(H)(45-60)*2/10000=0.12 M2
小段8:樑底:(b3:55cm)=(L)585.00*(H)(45-55)*2/10000=1.17 M2
小段9:樑底:(G15:60cm)=(L)40.00*(H)(45-60)*2/10000=0.12 M2
小段10:樑底:(b3:55cm)=(L)585.00*(H)(45-55)*2/10000=1.17 M2
小段11:樑底:(G15:60cm)=(L)40.00*(H)(45-60)*2/10000=0.12 M2
小段12:樑底:(b3:55cm)=(L)565.00*(H)(45-55)*2/10000=1.13 M2
以上牆主要模版小計: 7.55 M2
模版小計: 7.55-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=7.55 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G19)=(L)5.00*(H):(45-60)*(t)20/1000000=0.001 M3
小段2:樑底:(b3)=(L)560.00*(H):(45-55)*(t)20/1000000=0.112 M3
小段3:樑底:(G15)=(L)40.00*(H):(45-60)*(t)20/1000000=0.012 M3
小段4:樑底:(b3)=(L)585.00*(H):(45-55)*(t)20/1000000=0.117 M3
小段5:樑底:(G15)=(L)40.00*(H):(45-60)*(t)20/1000000=0.012 M3
小段6:樑底:(b3)=(L)585.00*(H):(45-55)*(t)20/1000000=0.117 M3
小段7:樑底:(G15)=(L)40.00*(H):(45-60)*(t)20/1000000=0.012 M3
小段8:樑底:(b3)=(L)585.00*(H):(45-55)*(t)20/1000000=0.117 M3
小段9:樑底:(G15)=(L)40.00*(H):(45-60)*(t)20/1000000=0.012 M3
小段10:樑底:(b3)=(L)585.00*(H):(45-55)*(t)20/1000000=0.117 M3
小段11:樑底:(G15)=(L)40.00*(H):(45-60)*(t)20/1000000=0.012 M3
小段12:樑底:(b3)=(L)565.00*(H):(45-55)*(t)20/1000000=0.113 M3
以上牆主要RC小計: 0.755 M3
RC小計: 0.755-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.755 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=445.52 M*(1-0.0000)=445.52 M (445.52 M*0.994/1000= 0.4428 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.4428 T
模版小計(普)= 7.55 M2
混凝土小計 = 0.755 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W15, 位置序號: 9 [X1:-129,Y6:-22] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:375.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]375+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 439.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 439.71*[支數]36/100= 158.30 M	158.30

#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 25/100= 25 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]25/100= 151.25 M	151.25
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]375+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 439.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 439.71*[支數]36/100= 158.30 M	158.30
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 25/100= 25 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]25/100= 151.25 M	151.25

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W26 [四邊補強]((545+100*2)+(315+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 50.40 M
#4 窗: W26 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 50.40 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(375.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W26)545*315=17.17 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):20.44 m2
開口比例:17.17/20.44=0.8400
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19:60cm)=(L)545.00*(H)(375-60)*2/10000=34.33 M2
以上牆主要模版小計: 34.33 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W26):545*315*2[側]/10000=34.34
封模:(545+315)*2*15/10000=2.58
門窗開口模版扣除小計: 34.34 M2
門窗開口封模回補小計: 2.58 M2
模版小計: 34.33-[門窗扣]34.34-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.58+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.58 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19)=(L)545.00*(H):(375-60)*(t)15/1000000=2.575 M3
以上牆主要RC小計: 2.575 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W26):545*315*15/1000000=2.575
門窗開口RC扣除小計: 2.575 M3
RC小計: 2.575-[門窗開口RC]2.575-[自由開口RC]0.000= 0.000 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.8400)
#3=619.09 M*(1-0.8400)=99.05 M (99.05 M*0.560/1000= 0.0555 T)
#4=15.66 M*(1-0.8400)=2.51 M (2.51 M*0.994/1000= 0.0025 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=58.40 M (58.40*0.994/1000= 0.0580 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1160 T
模版小計(普)= 2.58 M2
混凝土小計 = 0.000 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W15, 位置序號: 10 [X1:-129,Y7:+103] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:375.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]375+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 439.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 439.71*[支數]36/100= 158.30 M	158.30
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 25/100= 25 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]25/100= 151.25 M	151.25
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]375+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 439.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 439.71*[支數]36/100= 158.30 M	158.30

#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 25/100= 25 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]25/100= 151.25 M	151.25

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W26 [四邊補強]((545+100*2)+(315+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 50.40 M
#4 窗: W26 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 50.40 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(375.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W26)545*315=17.17 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):20.44 m2
開口比例:17.17/20.44=0.8400
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19:60cm)=(L)545.00*(H)(375-60)*2/10000=34.33 M2
以上牆主要模版小計: 34.33 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W26):545*315*2[側]/10000=34.34
封模:(545+315)*2*15/10000=2.58
門窗開口模版扣除小計: 34.34 M2
門窗開口封模回補小計: 2.58 M2
模版小計: 34.33-[門窗扣]34.34-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.58+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.58 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19)=(L)545.00*(H):(375-60)*(t)15/1000000=2.575 M3
以上牆主要RC小計: 2.575 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W26):545*315*15/1000000=2.575
門窗開口RC扣除小計: 2.575 M3
RC小計: 2.575-[門窗開口RC]2.575-[自由開口RC]0.000= 0.000 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.8400)
#3=619.09 M*(1-0.8400)=99.05 M (99.05 M*0.560/1000= 0.0555 T)
#4=15.66 M*(1-0.8400)=2.51 M (2.51 M*0.994/1000= 0.0025 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=58.40 M (58.40*0.994/1000= 0.0580 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1160 T
模版小計(普)= 2.58 M2
混凝土小計 = 0.000 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W15, 位置序號: 11 [X1:-129,Y8:+228] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:375.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]375+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 439.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 439.71*[支數]36/100= 158.30 M	158.30
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 25/100= 25 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]25/100= 151.25 M	151.25
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]375+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 439.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 439.71*[支數]36/100= 158.30 M	158.30
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 25/100= 25 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]25/100= 151.25 M	151.25

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W26 [四邊補強]((545+100*2)+(315+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 50.40 M
#4 窗: W26 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 50.40 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9

垂直排數: Int(375.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W26)545*315=17.17 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):20.44 m2
開口比例:17.17/20.44=0.8400
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19:60cm)=(L)545.00*(H)(375-60)*2/10000=34.34 M2
以上牆主要模版小計: 34.34 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W26):545*315*2[側]/10000=34.34
封模:(545+315)*2*15/10000=2.58
門窗開口模版扣除小計: 34.34 M2
門窗開口封模回補小計: 2.58 M2
模版小計: 34.34-[門窗扣]34.34-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.58+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.58 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19)=(L)545.00*(H):(375-60)*(t)15/1000000=2.575 M3
以上牆主要RC小計: 2.575 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W26):545*315*15/1000000=2.575
門窗開口RC扣除小計: 2.575 M3
RC小計: 2.575-[門窗開口RC]2.575-[自由開口RC]0.000= 0.000 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.8400)
#3=619.09 M*(1-0.8400)=99.05 M (99.05 M*0.560/1000= 0.0555 T)
#4=15.66 M*(1-0.8400)=2.51 M (2.51 M*0.994/1000= 0.0025 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=58.40 M (58.40*0.994/1000= 0.0580 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1160 T
模版小計(普)= 2.58 M2
混凝土小計 = 0.000 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W15, 位置序號: 12 [X1:-129,Y10:-148] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:375.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]375+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 439.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 439.71*[支數]36/100= 158.30 M	158.30
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 25/100= 25 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]25/100= 151.25 M	151.25
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]375+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 439.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 439.71*[支數]36/100= 158.30 M	158.30
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 25/100= 25 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]25/100= 151.25 M	151.25

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W26 [四邊補強]((545+100*2)+(315+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 50.40 M
#4 窗: W26 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 50.40 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(375.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W26)545*315=17.17 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):20.44 m2
開口比例:17.17/20.44=0.8400
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19:60cm)=(L)545.00*(H)(375-60)*2/10000=34.33 M2
以上牆主要模版小計: 34.33 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W26):545*315*2[側]/10000=34.34

封模:(545+315)*2*15/10000=2.58
門窗開口模版扣除小計: 34.34 M2
門窗開口封模回補小計: 2.58 M2
模版小計: 34.33-[門窗扣]34.34-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.58+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.58 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19)=(L)545.00*(H):(375-60)*(t)15/1000000=2.575 M3
以上牆主要RC小計: 2.575 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W26):545*315*15/1000000=2.575
門窗開口RC扣除小計: 2.575 M3
RC小計: 2.575-[門窗開口RC]2.575-[自由開口RC]0.000= 0.000 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.8400)
#3=619.09 M*(1-0.8400)=99.05 M (99.05 M*0.560/1000= 0.0555 T)
#4=15.66 M*(1-0.8400)=2.51 M (2.51 M*0.994/1000= 0.0025 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=58.40 M (58.40*0.994/1000= 0.0580 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1160 T
模版小計(普)= 2.58 M2
混凝土小計 = 0.000 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W15, 位置序號: 13 [X1:-129,Y11:-23] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:375.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]375+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 439.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 439.71*[支數]36/100= 158.30 M	158.30
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 25/100= 25 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]25/100= 151.25 M	151.25
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]375+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 439.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 439.71*[支數]36/100= 158.30 M	158.30
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 25/100= 25 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]25/100= 151.25 M	151.25

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W26 [四邊補強]((545+100*2)+(315+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 50.40 M
#4 窗: W26 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 50.40 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(375.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W26)545*315=17.17 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):20.44 m2
開口比例:17.17/20.44=0.8400
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19:60cm)=(L)545.00*(H)(375-60)*2/10000=34.33 M2
以上牆主要模版小計: 34.33 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W26):545*315*2[側]/10000=34.34
封模:(545+315)*2*15/10000=2.58
門窗開口模版扣除小計: 34.34 M2
門窗開口封模回補小計: 2.58 M2
模版小計: 34.33-[門窗扣]34.34-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.58+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.58 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B19)=(L)545.00*(H):(375-60)*(t)15/1000000=2.575 M3
以上牆主要RC小計: 2.575 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W26):545*315*15/1000000=2.575
門窗開口RC扣除小計: 2.575 M3
RC小計: 2.575-[門窗開口RC]2.575-[自由開口RC]0.000= 0.000 M3

----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.8400)
#3=619.09 M*(1-0.8400)=99.05 M (99.05 M*0.560/1000= 0.0555 T)
#4=15.66 M*(1-0.8400)=2.51 M (2.51 M*0.994/1000= 0.0025 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=58.40 M (58.40*0.994/1000= 0.0580 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1160 T
模版小計(普)= 2.58 M2
混凝土小計 = 0.000 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W15, 位置序號: 8 [X1:-129,Y5:-147] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:375.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]375+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 439.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 439.71*[支數]36/100= 158.30 M	158.30
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 25/100= 25 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]25/100= 151.25 M	151.25
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]375+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 439.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 439.71*[支數]36/100= 158.30 M	158.30
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 25/100= 25 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]25/100= 151.25 M	151.25

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W26 [四邊補強]((545+100*2)+(315+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 50.40 M
#4 窗: W26 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 50.40 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(375.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]6= 15.66 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W26)545*315=17.17 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):20.44 m2
開口比例:17.17/20.44=0.8400
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(B18:60cm)=(L)545.00*(H)(375-60)*2/10000=34.34 M2
以上牆主要模版小計: 34.34 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W26):545*315*2[側]/10000=34.34
封模:(545+315)*2*15/10000=2.58
門窗開口模版扣除小計: 34.34 M2
門窗開口封模回補小計: 2.58 M2
模版小計: 34.34-[門窗扣]34.34-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.58+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.58 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(B18)=(L)545.00*(H):(375-60)*(t)15/1000000=2.575 M3
以上牆主要RC小計: 2.575 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W26):545*315*15/1000000=2.575
門窗開口RC扣除小計: 2.575 M3
RC小計: 2.575-[門窗開口RC]2.575-[自由開口RC]0.000= 0.000 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.8400)
#3=619.09 M*(1-0.8400)=99.05 M (99.05 M*0.560/1000= 0.0555 T)
#4=15.66 M*(1-0.8400)=2.51 M (2.51 M*0.994/1000= 0.0025 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=58.40 M (58.40*0.994/1000= 0.0580 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1160 T
模版小計(普)= 2.58 M2
混凝土小計 = 0.000 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W5PCZ, 位置序號: 40 [X5:-241,Y12:-229] , 牆長: (37.5+75.0+75.0+37.5)=225.00

cm, 牆高:446.5 cm
#0 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]446.5*[彎折數]*3*[支]*4/100= 53.58 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)455*0/10000=0.00 M2
大段:2
小段1:透空牆=(L)17.50*(H)455*0/10000=0.00 M2
小段2:樑底:(B7+20:80cm)=(L)40.00*(H)(455-80)*0/10000=0.00 M2
小段3:透空牆=(L)17.50*(H)455*0/10000=0.00 M2
大段:3
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)455*0/10000=0.00 M2
小段2:樑底:(G16:60cm)=(L)37.50*(H)(455-60)*0/10000=0.00 M2
大段:4
小段1:樑底:(G16:60cm)=(L)2.86*(H)(455-60)*0/10000=0.00 M2
小段2:透空牆=(L)34.64*(H)455*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)455*(t)5/1000000=0.085 M3
大段:2
小段1:透空牆=(L)17.50*(H)455*(t)5/1000000=0.040 M3
小段2:樑底:(B7+20)=(L)40.00*(H):(455-80)*(t)5/1000000=0.075 M3
小段3:透空牆=(L)17.50*(H)455*(t)5/1000000=0.040 M3
大段:3
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)455*(t)5/1000000=0.085 M3
小段2:樑底:(G16)=(L)37.50*(H):(455-60)*(t)5/1000000=0.074 M3
大段:4
小段1:樑底:(G16)=(L)2.86*(H):(455-60)*(t)5/1000000=0.006 M3
小段2:透空牆=(L)34.64*(H)455*(t)5/1000000=0.079 M3
以上牆主要RC小計: 0.484 M3
RC小計: 0.484-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.484 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0000 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.484 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W15, 位置序號: 21 [X6:+92,Y4:-207] , 牆長:
(267.5+531.9+10.7+10.1+10.1+10.1+10.7+1986.9+492.5)=3330.50 cm, 牆高:60.0 cm ,高程:134.5cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]60+[搭接]36= 96.00 支數= (Int((3330.5-5-5)/15)+1)/100= 222 垂直筋總長(第1組)= 96.00*[支數]222/100= 213.12 M	213.12
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 3330.5+[搭接]Int(3330.5/(8*100))*36+[彎折數-Ld]2*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 3,624.50 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 3,624.50*[支數]4/100= 144.98 M	144.98
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]60+[搭接]36= 96.00 支數= Int((3330.5-5-5)/15)+1)/100= 222 垂直筋總長(第2組)= 96.00*[支數]222/100= 213.12 M	213.12
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 3330.5+[搭接]Int(3330.5/(8*100))*36+[彎折數-Ld]2*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 3,624.50 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 3,624.50*[支數]4/100= 144.98 M	144.98

#4 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]60*[彎折數]*2*[支]*4/100= 4.80 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(3330.50/60)= 55
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]55*[垂直排數]1= 15.95 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)267.50*(H)60*2/10000=3.21 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)531.91*(H)60*2/10000=6.38 M2
大段:3
小段1:半高牆=(L)10.74*(H)60*2/10000=0.13 M2
大段:4

小段1:半高牆=(L)10.14*(H)60*2/10000=0.12 M2
大段:5
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)60*2/10000=0.12 M2
大段:6
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)60*2/10000=0.12 M2
大段:7
小段1:半高牆=(L)10.74*(H)60*2/10000=0.13 M2
大段:8
小段1:半高牆=(L)1986.91*(H)60*2/10000=23.84 M2
大段:9
小段1:半高牆=(L)492.50*(H)60*2/10000=5.91 M2
以上牆主要模版小計: 39.97 M2
封側模小計:15*60*1/10000=0.09 M2
模版小計: 40.06-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=40.06 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)267.50*(H)60*(t)15/1000000=0.241 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)531.91*(H)60*(t)15/1000000=0.479 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)10.74*(H)60*(t)15/1000000=0.010 M3
大段:4
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)60*(t)15/1000000=0.009 M3
大段:5
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)60*(t)15/1000000=0.009 M3
大段:6
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)60*(t)15/1000000=0.009 M3
大段:7
小段1:半高牆=(L)10.74*(H)60*(t)15/1000000=0.010 M3
大段:8
小段1:半高牆=(L)1986.91*(H)60*(t)15/1000000=1.788 M3
大段:9
小段1:半高牆=(L)492.50*(H)60*(t)15/1000000=0.443 M3
以上牆主要RC小計: 2.998 M3
RC小計: 2.998-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 2.998 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=716.20 M*(1-0.0000)=716.20 M (716.20 M*0.560/1000= 0.4011 T)
#4=15.95 M*(1-0.0000)=15.95 M (15.95 M*0.994/1000= 0.0159 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=4.80 M (4.80*0.994/1000= 0.0048 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.4217 T
模版小計(普)= 40.06 M2
混凝土小計 = 2.998 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W15, 位置序號: 17 [X2:+183,Y3:+80] , 牆長: (261.9+205.9+346.9)=814.70 cm, 牆高:60.0 cm ,高程:150cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]60+[搭接]36= 96.00 支數= (Int((814.7-5-5)/15)+1)/100= 54 垂直筋總長(第1組)= 96.00*[支數]54/100= 51.84 M	51.84
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 814.7+[搭接]Int(814.7/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 910.70 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 910.70*[支數]4/100= 36.43 M	36.43
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[陽台牆,女兒牆,半高牆]60+[搭接]36= 96.00 支數= Int((814.7-5-5)/15)+1)/100= 54 垂直筋總長(第2組)= 96.00*[支數]54/100= 51.84 M	51.84
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 814.7+[搭接]Int(814.7/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 910.70 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 910.70*[支數]4/100= 36.43 M	36.43

#4 工作筋:
水平排數: Int(814.70/60)= 13
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]13*[垂直排數]1= 3.77 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)261.89*(H)60*2/10000=3.14 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)205.92*(H)60*2/10000=2.47 M2

大段:3
小段1:半高牆=(L)346.89*(H)60*2/10000=4.16 M2
以上牆主要模版小計: 9.78 M2
模版小計: 9.78-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=9.78 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)261.89*(H)60*(t)15/1000000=0.236 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)205.92*(H)60*(t)15/1000000=0.185 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)346.89*(H)60*(t)15/1000000=0.312 M3
以上牆主要RC小計: 0.733 M3
RC小計: 0.733-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.733 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=176.54 M*(1-0.0000)=176.54 M (176.54 M*0.560/1000= 0.0989 T)
#4=3.77 M*(1-0.0000)=3.77 M (3.77 M*0.994/1000= 0.0037 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1026 T
模版小計(普)= 9.78 M2
混凝土小計 = 0.733 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W30R, 位置序號: 37 [X6:+234,Y10:+220] , 牆長: (30.0)=30.00 cm, 牆高:455.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= (Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1)/100= 30 支 水平筋總長(第1組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 30 支 水平筋總長(第2組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20

#5 工作筋:
水平排數: Int(30.00/60)= 0
垂直排數: Int(455.00/60)= 7
工作筋數量:((30-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]7= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*2/10000=2.73 M2
以上牆主要模版小計: 2.73 M2
模版小計: 2.73-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.73 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*(t)30/1000000=0.409 M3
以上牆主要RC小計: 0.409 M3
RC小計: 0.409-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.409 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=82.08 M*(1-0.0000)=82.08 M (82.08 M*0.994/1000= 0.0816 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0816 T
模版小計(普)= 2.73 M2
混凝土小計 = 0.409 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W30R, 位置序號: 36 [X6:+234,Y10:+110] , 牆長: (30.0)=30.00 cm, 牆高:455.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= (Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 30.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((30)/15)+1)/100= 3 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)=([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*3/100= 1.00 M	1.00

#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1)/100= 30 支 水平筋總長(第1組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 30.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((30)/15)+1)/100= 3 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*3/100= 1.00 M	1.00
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 30 支 水平筋總長(第2組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20

#5 工作筋:
水平排數: Int(30.00/60)= 0
垂直排數: Int(455.00/60)= 7
工作筋數量:((30-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]7= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*2/10000=2.73 M2
以上牆主要模版小計: 2.73 M2
模版小計: 2.73-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.73 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*(t)30/1000000=0.409 M3
以上牆主要RC小計: 0.409 M3
RC小計: 0.409-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.409 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=84.08 M*(1-0.0000)=84.08 M (84.08 M*0.994/1000= 0.0836 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0836 T
模版小計(普)= 2.73 M2
混凝土小計 = 0.409 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W30R, 位置序號: 34 [X6:+234,Y9:+95] , 牆長: (30.0)=30.00 cm, 牆高:455.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= (Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 30.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((30)/15)+1)/100= 3 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*3/100= 1.00 M	1.00
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1)/100= 30 支 水平筋總長(第1組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 30.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((30)/15)+1)/100= 3 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*3/100= 1.00 M	1.00
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 30 支 水平筋總長(第2組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20

#5 工作筋:
水平排數: Int(30.00/60)= 0
垂直排數: Int(455.00/60)= 7
工作筋數量:((30-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]7= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*2/10000=2.73 M2

以上牆主要模版小計: 2.73 M2
模版小計: 2.73-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.73 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*(t)30/1000000=0.409 M3
以上牆主要RC小計: 0.409 M3
RC小計: 0.409-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.409 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=84.08 M*(1-0.0000)=84.08 M (84.08 M*0.994/1000= 0.0836 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0836 T
模版小計(普)= 2.73 M2
混凝土小計 = 0.409 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W30R, 位置序號: 33 [X6:+234,Y9:-15] , 牆長: (30.0)=30.00 cm, 牆高:455.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= (Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 30.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((30)/15)+1)/100= 3 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*3/100= 1.00 M	1.00
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1)/100= 30 支 水平筋總長(第1組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 30.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((30)/15)+1)/100= 3 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*3/100= 1.00 M	1.00
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 30 支 水平筋總長(第2組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20

#5 工作筋:
水平排數: Int(30.00/60)= 0
垂直排數: Int(455.00/60)= 7
工作筋數量:((30-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]7= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*2/10000=2.73 M2
以上牆主要模版小計: 2.73 M2
模版小計: 2.73-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.73 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*(t)30/1000000=0.409 M3
以上牆主要RC小計: 0.409 M3
RC小計: 0.409-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.409 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=84.08 M*(1-0.0000)=84.08 M (84.08 M*0.994/1000= 0.0836 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0836 T
模版小計(普)= 2.73 M2
混凝土小計 = 0.409 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W30R, 位置序號: 31 [X6:+234,Y8:-30] , 牆長: (30.0)=30.00 cm, 牆高:455.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= (Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 30.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((30)/15)+1)/100= 3 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*3/100= 1.00 M	1.00

#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1)/100= 30 支 水平筋總長(第1組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 30.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((30)/15)+1)/100= 3 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*3/100= 1.00 M	1.00
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 30 支 水平筋總長(第2組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20

#5 工作筋:
水平排數: Int(30.00/60)= 0
垂直排數: Int(455.00/60)= 7
工作筋數量:((30-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]7= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*2/10000=2.73 M2
以上牆主要模版小計: 2.73 M2
模版小計: 2.73-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.73 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*(t)30/1000000=0.409 M3
以上牆主要RC小計: 0.409 M3
RC小計: 0.409-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.409 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=84.08 M*(1-0.0000)=84.08 M (84.08 M*0.994/1000= 0.0836 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0836 T
模版小計(普)= 2.73 M2
混凝土小計 = 0.409 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W30R, 位置序號: 30 [X6:+234,Y8:-140] , 牆長: (30.0)=30.00 cm, 牆高:455.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= (Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 30.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((30)/15)+1)/100= 3 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*3/100= 1.00 M	1.00
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1)/100= 30 支 水平筋總長(第1組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 30.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((30)/15)+1)/100= 3 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*3/100= 1.00 M	1.00
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 30 支 水平筋總長(第2組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20

#5 工作筋:
水平排數: Int(30.00/60)= 0
垂直排數: Int(455.00/60)= 7
工作筋數量:((30-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]7= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*2/10000=2.73 M2

以上牆主要模版小計: 2.73 M2
模版小計: 2.73-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.73 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*(t)30/1000000=0.409 M3
以上牆主要RC小計: 0.409 M3
RC小計: 0.409-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.409 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=84.08 M*(1-0.0000)=84.08 M (84.08 M*0.994/1000= 0.0836 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0836 T
模版小計(普)= 2.73 M2
混凝土小計 = 0.409 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W30R, 位置序號: 28 [X6:+234,Y7:-155] , 牆長: (30.0)=30.00 cm, 牆高:455.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= (Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 30.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((30)/15)+1)/100= 3 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*3/100= 1.00 M	1.00
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1)/100= 30 支 水平筋總長(第1組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 30.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((30)/15)+1)/100= 3 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*3/100= 1.00 M	1.00
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 30 支 水平筋總長(第2組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20

#5 工作筋:
水平排數: Int(30.00/60)= 0
垂直排數: Int(455.00/60)= 7
工作筋數量:((30-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]7= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*2/10000=2.73 M2
以上牆主要模版小計: 2.73 M2
模版小計: 2.73-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.73 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*(t)30/1000000=0.409 M3
以上牆主要RC小計: 0.409 M3
RC小計: 0.409-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.409 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=84.08 M*(1-0.0000)=84.08 M (84.08 M*0.994/1000= 0.0836 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0836 T
模版小計(普)= 2.73 M2
混凝土小計 = 0.409 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W30R, 位置序號: 27 [X6:+234,Y6:+235] , 牆長: (30.0)=30.00 cm, 牆高:455.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= (Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 30.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((30)/15)+1)/100= 3 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*3/100= 1.00 M	1.00

#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1)/100= 30 支 水平筋總長(第1組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 30.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((30)/15)+1)/100= 3 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*3/100= 1.00 M	1.00
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 30 支 水平筋總長(第2組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20

#5 工作筋:
水平排數: Int(30.00/60)= 0
垂直排數: Int(455.00/60)= 7
工作筋數量:((30-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]7= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*2/10000=2.73 M2
以上牆主要模版小計: 2.73 M2
模版小計: 2.73-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.73 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*(t)30/1000000=0.409 M3
以上牆主要RC小計: 0.409 M3
RC小計: 0.409-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.409 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=84.08 M*(1-0.0000)=84.08 M (84.08 M*0.994/1000= 0.0836 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0836 T
模版小計(普)= 2.73 M2
混凝土小計 = 0.409 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W30R, 位置序號: 25 [X6:+234,Y5:+220] , 牆長: (30.0)=30.00 cm, 牆高:455.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= (Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 30.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((30)/15)+1)/100= 3 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*3/100= 1.00 M	1.00
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1)/100= 30 支 水平筋總長(第1組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 30.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((30)/15)+1)/100= 3 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*3/100= 1.00 M	1.00
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 30 支 水平筋總長(第2組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20

#5 工作筋:
水平排數: Int(30.00/60)= 0
垂直排數: Int(455.00/60)= 7
工作筋數量:((30-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]7= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*2/10000=2.73 M2

以上牆主要模版小計: 2.73 M2
模版小計: 2.73-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.73 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*(t)30/1000000=0.409 M3
以上牆主要RC小計: 0.409 M3
RC小計: 0.409-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.409 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=84.08 M*(1-0.0000)=84.08 M (84.08 M*0.994/1000= 0.0836 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0836 T
模版小計(普)= 2.73 M2
混凝土小計 = 0.409 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W30R, 位置序號: 24 [X6:+234,Y5:+110] , 牆長: (30.0)=30.00 cm, 牆高:455.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= (Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 30.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((30)/15)+1)/100= 3 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*3/100= 1.00 M	1.00
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1)/100= 30 支 水平筋總長(第1組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 30.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((30)/15)+1)/100= 3 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*3/100= 1.00 M	1.00
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 30 支 水平筋總長(第2組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20

#5 工作筋:
水平排數: Int(30.00/60)= 0
垂直排數: Int(455.00/60)= 7
工作筋數量:((30-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]7= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*2/10000=2.73 M2
以上牆主要模版小計: 2.73 M2
模版小計: 2.73-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.73 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*(t)30/1000000=0.409 M3
以上牆主要RC小計: 0.409 M3
RC小計: 0.409-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.409 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=84.08 M*(1-0.0000)=84.08 M (84.08 M*0.994/1000= 0.0836 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0836 T
模版小計(普)= 2.73 M2
混凝土小計 = 0.409 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W30R, 位置序號: 39 [X6:+234,Y11:+235] , 牆長: (30.0)=30.00 cm, 牆高:455.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= (Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*1= 67.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1)/100= 30 支 水平筋總長(第1組)= 67.00*[支數]30/100= 20.10 M	20.10

#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*1= 67.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 30 支 水平筋總長(第2組)= 67.00*[支數]30/100= 20.10 M	20.10

#5 工作筋:
水平排數: Int(30.00/60)= 0
垂直排數: Int(455.00/60)= 7
工作筋數量:((30-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]7= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*2/10000=2.73 M2
以上牆主要模版小計: 2.73 M2
封側模小計:30*455*1/10000=1.37 M2
模版小計: 4.09-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=4.09 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*(t)30/1000000=0.409 M3
以上牆主要RC小計: 0.409 M3
RC小計: 0.409-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.409 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=59.88 M*(1-0.0000)=59.88 M (59.88 M*0.994/1000= 0.0595 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0595 T
模版小計(普)= 4.09 M2
混凝土小計 = 0.409 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W30R, 位置序號: 22 [X6:+234,Y4:+95] , 牆長: (30.0)=30.00 cm, 牆高:455.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= (Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 30.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((30)/15)+1)/100= 3 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*3/100= 1.00 M	1.00
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 30 支 水平筋總長(第1組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]37=492.00 支數= Int((30-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 492.00*[支數]2/100= 9.84 M	9.84
#4		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 30.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((30)/15)+1)/100= 3 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]18.3)*3/100= 1.00 M	1.00
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 30+[搭接]Int(30/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 104.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 30 支 水平筋總長(第2組)= 104.00*[支數]30/100= 31.20 M	31.20

#5 工作筋:
水平排數: Int(30.00/60)= 0
垂直排數: Int(455.00/60)= 7
工作筋數量:((30-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]7= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*2/10000=2.73 M2
以上牆主要模版小計: 2.73 M2
模版小計: 2.73-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.73 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)29.97*(H)455*(t)30/1000000=0.409 M3
以上牆主要RC小計: 0.409 M3
RC小計: 0.409-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.409 M3
----------計算結果小計----------

鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=84.08 M*(1-0.0000)=84.08 M (84.08 M*0.994/1000= 0.0836 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0836 T
模版小計(普)= 2.73 M2
混凝土小計 = 0.409 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 51 [X7:-4271,Y5:-148] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm , 高程:-60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=107.47 M*(1-0.0000)=107.47 M (107.47 M*0.560/1000= 0.0602 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0632 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 52 [X7:-4271,Y6:-23] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm , 高程:-60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80

#4 工作筋:

水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=107.47 M*(1-0.0000)=107.47 M (107.47 M*0.560/1000= 0.0602 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0632 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W5PCZ, 位置序號: 20 [X5:-241,Y4:+59] , 牆長: (37.5+75.0+75.0+37.5)=225.00 cm, 牆高:405.5 cm ,高程:49.5cm
#0 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]405.5*[彎折數]*3*[支]*4/100= 48.66 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)405.5*0/10000=0.00 M2
大段:2
小段1:透空牆=(L)17.50*(H)405.5*0/10000=0.00 M2
小段2:樑底:(B6+20:80cm)=(L)40.00*(H)(405.5-80)*0/10000=0.00 M2
小段3:透空牆=(L)17.50*(H)405.5*0/10000=0.00 M2
大段:3
小段1:透空牆=(L)22.59*(H)405.5*0/10000=0.00 M2
小段2:樑底:(SP11':60cm)=(L)30.00*(H)(405.5-60)*0/10000=0.00 M2
小段3:透空牆=(L)22.41*(H)405.5*0/10000=0.00 M2
大段:4
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)405.5*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)405.5*(t)5/1000000=0.076 M3
大段:2
小段1:透空牆=(L)17.50*(H)405.5*(t)5/1000000=0.035 M3
小段2:樑底:(B6+20)=(L)40.00*(H):(405.5-80)*(t)5/1000000=0.065 M3
小段3:透空牆=(L)17.50*(H)405.5*(t)5/1000000=0.035 M3
大段:3
小段1:透空牆=(L)22.59*(H)405.5*(t)5/1000000=0.046 M3
小段2:樑底:(SP11')=(L)30.00*(H):(405.5-60)*(t)5/1000000=0.052 M3
小段3:透空牆=(L)22.41*(H)405.5*(t)5/1000000=0.045 M3
大段:4
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)405.5*(t)5/1000000=0.076 M3
以上牆主要RC小計: 0.431 M3
RC小計: 0.431-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.431 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0000 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.431 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W15, 位置序號: 41 [X5:+14,Y12:-178] , 牆長: (430.0)=430.00 cm, 牆高:446.5 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]446.5+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 511.21 支數= (Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第1組)= 511.21*[支數]29/100= 148.25 M	148.25

#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 490.00 支數= 30/100= 30 支 水平筋總長(第1組)= 490.00*[支數]30/100= 147.00 M	147.00
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]446.5+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 511.21 支數= Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第2組)= 511.21*[支數]29/100= 148.25 M	148.25
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 490.00 支數= 30/100= 30 支 水平筋總長(第2組)= 490.00*[支數]30/100= 147.00 M	147.00

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W21 [四邊補強]((72+100*2)+(0+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 18.88 M
#4 窗: W21 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 18.88 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(430.00/60)= 7
垂直排數: Int(446.50/60)= 7
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]7= 14.21 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G16:60cm)=(L)430.00*(H)(446.5-60)*2/10000=33.24 M2
以上牆主要模版小計: 33.24 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W21):(72+15)*200/2)*2[側]/10000=1.74
封模:((72+15)+400)15/10000=0.73
門窗開口模版扣除小計: 1.74 M2
門窗開口封模回補小計: 0.73 M2
模版小計: 33.24-[門窗扣]1.74-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.73+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=32.23 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G16)=(L)430.00*(H):(446.5-60)*(t)15/1000000=2.493 M3
以上牆主要RC小計: 2.493 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗:(W21):((72+15)*200/2)15/1000000=0.131
門窗開口RC扣除小計: 0.131 M3
RC小計: 2.493-[門窗開口RC]0.131-[自由開口RC]0.000= 2.362 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0453)
#3=590.50 M*(1-0.0453)=563.75 M (563.75 M*0.560/1000= 0.3157 T)
#4=14.21 M*(1-0.0453)=13.57 M (13.57 M*0.994/1000= 0.0135 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=26.88 M (26.88*0.994/1000= 0.0267 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3559 T
模版小計(普)= 32.23 M2
混凝土小計 = 2.362 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W15, 位置序號: 26 [X6:+227,Y6:-23] , 牆長: (485.0)=485.00 cm, 牆高:455.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]30=485.00 支數= (Int((485-5-5)/15)+1)/100= 32 垂直筋總長(第1組)= 485.00*[支數]32/100= 155.20 M	155.20
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 485.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((485)/15)+1)/100= 33 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)=([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*33/100= 9.48 M	9.48
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 485+[搭接]Int(485/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 545.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1)/100= 30 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]30/100= 163.50 M	163.50
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]30=485.00 支數= Int((485-5-5)/15)+1)/100= 32 垂直筋總長(第2組)= 485.00*[支數]32/100= 155.20 M	155.20

#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 485.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((485)/15)+1)/100= 33 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*33/100= 9.48 M	9.48
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 485+[搭接]Int(485/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 545.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 30 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]30/100= 163.50 M	163.50

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W23 [四邊補強]((485+100*2)+(60+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 37.80 M
#4 窗: W23 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 37.80 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(485.00/60)= 8
垂直排數: Int(455.00/60)= 7
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]8*[垂直排數]7= 16.24 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W23)485*60=2.91 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):22.07 m2
開口比例:2.91/22.07=0.1319
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)485.00*(H)455*2/10000=44.14 M2
以上牆主要模版小計: 44.14 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W23):485*60*2[側]/10000=5.82
封模:(485+60)*2*15/10000=1.64
門窗開口模版扣除小計: 5.82 M2
門窗開口封模回補小計: 1.64 M2
模版小計: 44.14-[門窗扣]5.82-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]1.64+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=39.95 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)485.00*(H)455*(t)15/1000000=3.310 M3
以上牆主要RC小計: 3.310 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W23):485*60*15/1000000=0.437
門窗開口RC扣除小計: 0.437 M3
RC小計: 3.310-[門窗開口RC]0.437-[自由開口RC]0.000= 2.874 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.1319)
#3=656.35 M*(1-0.1319)=569.80 M (569.80 M*0.560/1000= 0.3191 T)
#4=16.24 M*(1-0.1319)=14.10 M (14.10 M*0.994/1000= 0.0140 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=45.80 M (45.80*0.994/1000= 0.0455 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3786 T
模版小計(普)= 39.95 M2
混凝土小計 = 2.874 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W15, 位置序號: 29 [X6:+227,Y7:+103] , 牆長: (485.0)=485.00 cm, 牆高:455.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]30=485.00 支數= (Int((485-5-5)/15)+1)/100= 32 垂直筋總長(第1組)= 485.00*[支數]32/100= 155.20 M	155.20
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 485.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((485)/15)+1)/100= 33 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*33/100= 9.48 M	9.48
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 485+[搭接]Int(485/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 545.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 30 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]30/100= 163.50 M	163.50
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]30=485.00 支數= Int((485-5-5)/15)+1)/100= 32 垂直筋總長(第2組)= 485.00*[支數]32/100= 155.20 M	155.20
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 485.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((485)/15)+1)/100= 33 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*33/100= 9.48 M	9.48

#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 485+[搭接]Int(485/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 545.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 30 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]30/100= 163.50 M	163.50

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W23 [四邊補強]((485+100*2)+(60+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 37.80 M
#4 窗: W23 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 37.80 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(485.00/60)= 8
垂直排數: Int(455.00/60)= 7
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]8*[垂直排數]7= 16.24 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W23)485*60=2.91 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):22.07 m2
開口比例:2.91/22.07=0.1319
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)485.00*(H)455*2/10000=44.14 M2
以上牆主要模版小計: 44.14 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W23):485*60*2[側]/10000=5.82
封模:(485+60)*2*15/10000=1.64
門窗開口模版扣除小計: 5.82 M2
門窗開口封模回補小計: 1.64 M2
模版小計: 44.14-[門窗扣]5.82-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]1.64+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=39.95 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)485.00*(H)455*(t)15/1000000=3.310 M3
以上牆主要RC小計: 3.310 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W23):485*60*15/1000000=0.437
門窗開口RC扣除小計: 0.437 M3
RC小計: 3.310-[門窗開口RC]0.437-[自由開口RC]0.000= 2.874 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.1319)
#3=656.35 M*(1-0.1319)=569.80 M (569.80 M*0.560/1000= 0.3191 T)
#4=16.24 M*(1-0.1319)=14.10 M (14.10 M*0.994/1000= 0.0140 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=45.80 M (45.80*0.994/1000= 0.0455 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3786 T
模版小計(普)= 39.95 M2
混凝土小計 = 2.874 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W15, 位置序號: 32 [X6:+227,Y8:+228] , 牆長: (485.0)=485.00 cm, 牆高:455.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]30=485.00 支數= (Int((485-5-5)/15)+1)/100= 32 垂直筋總長(第1組)= 485.00*[支數]32/100= 155.20 M	155.20
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 485.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((485)/15)+1)/100= 33 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)=([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*33/100= 9.48 M	9.48
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 485+[搭接]Int(485/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 545.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1)/100= 30 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]30/100= 163.50 M	163.50
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]30=485.00 支數= Int((485-5-5)/15)+1)/100= 32 垂直筋總長(第2組)= 485.00*[支數]32/100= 155.20 M	155.20
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 485.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((485)/15)+1)/100= 33 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)=([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*33/100= 9.48 M	9.48
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 485+[搭接]Int(485/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 545.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 30 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]30/100= 163.50 M	163.50

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W23 [四邊補強]((485+100*2)+(60+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 37.80 M
#4 窗: W23 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 37.80 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(485.00/60)= 8
垂直排數: Int(455.00/60)= 7
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]8*[垂直排數]7= 16.24 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W23)485*60=2.91 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):22.07 m2
開口比例:2.91/22.07=0.1319
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)485.00*(H)455*2/10000=44.14 M2
以上牆主要模版小計: 44.14 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W23):485*60*2[側]/10000=5.82
封模:(485+60)*2*15/10000=1.64
門窗開口模版扣除小計: 5.82 M2
門窗開口封模回補小計: 1.64 M2
模版小計: 44.14-[門窗扣]5.82-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]1.64+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=39.95 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)485.00*(H)455*(t)15/1000000=3.310 M3
以上牆主要RC小計: 3.310 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W23):485*60*15/1000000=0.437
門窗開口RC扣除小計: 0.437 M3
RC小計: 3.310-[門窗開口RC]0.437-[自由開口RC]0.000= 2.874 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.1319)
#3=656.35 M*(1-0.1319)=569.80 M (569.80 M*0.560/1000= 0.3191 T)
#4=16.24 M*(1-0.1319)=14.10 M (14.10 M*0.994/1000= 0.0140 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=45.80 M (45.80*0.994/1000= 0.0455 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3786 T
模版小計(普)= 39.95 M2
混凝土小計 = 2.874 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W15, 位置序號: 35 [X6:+227,Y10:-148] , 牆長: (485.0)=485.00 cm, 牆高:455.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]30=485.00 支數= (Int((485-5-5)/15)+1)/100= 32 垂直筋總長(第1組)= 485.00*[支數]32/100= 155.20 M	155.20
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 485.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((485)/15)+1)/100= 33 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*33/100= 9.48 M	9.48
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 485+[搭接]Int(485/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 545.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1)/100= 30 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]30/100= 163.50 M	163.50
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]30=485.00 支數= Int((485-5-5)/15)+1)/100= 32 垂直筋總長(第2組)= 485.00*[支數]32/100= 155.20 M	155.20
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 485.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((485)/15)+1)/100= 33 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*33/100= 9.48 M	9.48
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 485+[搭接]Int(485/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 545.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 30 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]30/100= 163.50 M	163.50

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W23 [四邊補強]((485+100*2)+(60+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 37.80 M
#4 窗: W23 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 37.80 M

#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(485.00/60)= 8
垂直排數: Int(455.00/60)= 7
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]8*[垂直排數]7= 16.24 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W23)485*60=2.91 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):22.07 m2
開口比例:2.91/22.07=0.1319
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)485.00*(H)455*2/10000=44.14 M2
以上牆主要模版小計: 44.14 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W23):485*60*2[側]/10000=5.82
封模:(485+60)*2*15/10000=1.64
門窗開口模版扣除小計: 5.82 M2
門窗開口封模回補小計: 1.64 M2
模版小計: 44.14-[門窗扣]5.82-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]1.64+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=39.95 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)485.00*(H)455*(t)15/1000000=3.310 M3
以上牆主要RC小計: 3.310 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W23):485*60*15/1000000=0.437
門窗開口RC扣除小計: 0.437 M3
RC小計: 3.310-[門窗開口RC]0.437-[自由開口RC]0.000= 2.874 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.1319)
#3=656.35 M*(1-0.1319)=569.80 M (569.80 M*0.560/1000= 0.3191 T)
#4=16.24 M*(1-0.1319)=14.10 M (14.10 M*0.994/1000= 0.0140 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=45.80 M (45.80*0.994/1000= 0.0455 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3786 T
模版小計(普)= 39.95 M2
混凝土小計 = 2.874 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W15, 位置序號: 38 [X6:+227,Y11:-22] , 牆長: (485.0)=485.00 cm, 牆高:455.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]30=485.00 支數= (Int((485-5-5)/15)+1)/100= 32 垂直筋總長(第1組)= 485.00*[支數]32/100= 155.20 M	155.20
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 485+[搭接]Int(485/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 545.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1)/100= 30 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]30/100= 163.50 M	163.50
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]30=485.00 支數= Int((485-5-5)/15)+1)/100= 32 垂直筋總長(第2組)= 485.00*[支數]32/100= 155.20 M	155.20
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 485+[搭接]Int(485/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 545.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 30 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]30/100= 163.50 M	163.50

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W23 [四邊補強]((485+100*2)+(60+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 37.80 M
#4 窗: W23 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 37.80 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(485.00/60)= 8
垂直排數: Int(455.00/60)= 7
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]8*[垂直排數]7= 16.24 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W23)485*60=2.91 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):22.07 m2
開口比例:2.91/22.07=0.1319
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)485.03*(H)455*2/10000=44.14 M2
以上牆主要模版小計: 44.14 M2
門窗開口模版扣除:

1. 窗(W23):485*60*2[側]/10000=5.82
封模:(485+60)*2*15/10000=1.64
門窗開口模版扣除小計: 5.82 M2
門窗開口封模回補小計: 1.64 M2

模版小計: 44.14-[門窗扣]5.82-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]1.64+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=39.95 M2

RC計算:

大段:1

小段1:透空牆=(L)485.03*(H)455*(t)15/1000000=3.310 M3

以上牆主要RC小計: 3.310 M3

門窗開口RC扣除:

1.窗(W23):485*60*15/1000000=0.437

門窗開口RC扣除小計: 0.437 M3

RC小計: 3.310-[門窗開口RC]0.437-[自由開口RC]0.000= 2.874 M3

----------計算結果小計----------

鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.1319)

#3=637.40 M*(1-0.1319)=553.35 M (553.35 M*0.560/1000= 0.3099 T)

#4=16.24 M*(1-0.1319)=14.10 M (14.10 M*0.994/1000= 0.0140 T)

**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):

#4=45.80 M (45.80*0.994/1000= 0.0455 T)

鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3694 T

模版小計(普)= 39.95 M2

混凝土小計 = 2.874 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W15, 位置序號: 23 [X6:+227,Y5:-148] , 牆長: (485.0)=485.00 cm, 牆高:455.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]30=485.00 支數= (Int((485-5-5)/15)+1)/100= 32 垂直筋總長(第1組)= 485.00*[支數]32/100= 155.20 M	155.20
#3		底部延伸特別加計	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 485.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((485)/15)+1)/100= 33 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第1組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*33/100= 9.48 M	9.48
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 485+[搭接]Int(485/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 545.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1)/100= 30 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]30/100= 163.50 M	163.50
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[一般牆-頂層]455+[頂層錨定]30=485.00 支數= Int((485-5-5)/15)+1)/100= 32 垂直筋總長(第2組)= 485.00*[支數]32/100= 155.20 M	155.20
#3		(底部延伸特別加計)	本牆底部無銜接牆,但卻搭於樑版上之長度= 485.0 cm 延伸加彎鉤加計支數= (Int((485)/15)+1)/100= 33 牆底接樑版(無接牆部分)延伸加彎鉤附加計算總長(第2組)= ([延伸Ldhxt]15+[彎鉤90]13.7)*33/100= 9.48 M	9.48
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 485+[搭接]Int(485/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 545.00 支數= [Int((455-5-5-[平均樑版深]0.00)/15)+1]/100= 30 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]30/100= 163.50 M	163.50

#4 開口補強筋:

1-#4 窗: W23 [四邊補強]((485+100*2)+(60+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 37.80 M

#4 窗: W23 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M

#4 以上小計[四邊補強]= 37.80 M

#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M

#4 工作筋:

水平排數: Int(485.00/60)= 8

垂直排數: Int(455.00/60)= 7

工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]8*[垂直排數]7= 16.24 M

牆開口比例計算:

門窗開口面積:(W23)485*60=2.91 m2

牆總面積(鋼筋排放面積):22.07 m2

開口比例:2.91/22.07=0.1319

模版計算:

大段:1

小段1:透空牆=(L)485.00*(H)455*2/10000=44.14 M2

以上牆主要模版小計: 44.14 M2

門窗開口模版扣除:

1. 窗(W23):485*60*2[側]/10000=5.82
封模:(485+60)*2*15/10000=1.64
門窗開口模版扣除小計: 5.82 M2
門窗開口封模回補小計: 1.64 M2

模版小計: 44.14-[門窗扣]5.82-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]1.64+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=39.95 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)485.00*(H)455*(t)15/1000000=3.310 M3
以上牆主要RC小計: 3.310 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W23):485*60*15/1000000=0.437
門窗開口RC扣除小計: 0.437 M3
RC小計: 3.310-[門窗開口RC]0.437-[自由開口RC]0.000= 2.874 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.1319)
#3=656.35 M*(1-0.1319)=569.80 M (569.80 M*0.560/1000= 0.3191 T)
#4=16.24 M*(1-0.1319)=14.10 M (14.10 M*0.994/1000= 0.0140 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=45.80 M (45.80*0.994/1000= 0.0455 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.3786 T
模版小計(普)= 39.95 M2
混凝土小計 = 2.874 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W15, 位置序號: 19 [X3:-201,Y12:-178] , 牆長: (1020.0)=1020.00 cm, 牆高:417.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]417+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 481.71 支數= (Int((1020-5-5)/15)+1)/100= 68 垂直筋總長(第1組)= 481.71*[支數]68/100= 327.56 M	327.56
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 1020+[搭接]Int(1020/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 1,116.00 支數= 28/100= 28 支 水平筋總長(第1組)= 1,116.00*[支數]28/100= 312.48 M	312.48
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]417+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 481.71 支數= Int((1020-5-5)/15)+1)/100= 68 垂直筋總長(第2組)= 481.71*[支數]68/100= 327.56 M	327.56
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 1020+[搭接]Int(1020/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 1,116.00 支數= 28/100= 28 支 水平筋總長(第2組)= 1,116.00*[支數]28/100= 312.48 M	312.48

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W22 [四邊補強]((1020+100*2)+(315+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 69.40 M
#4 窗: W22 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 69.40 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(1020.00/60)= 16
垂直排數: Int(417.00/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]16*[垂直排數]6= 27.84 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W22)1020*315=32.13 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):42.53 m2
開口比例:32.13/42.53=0.7554
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G17:70cm)=(L)1020.00*(H)(417-70)*2/10000=70.79 M2
以上牆主要模版小計: 70.79 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W22):1020*315*2[側]/10000=64.26
封模:(1020+315)*2*15/10000=4.01
門窗開口模版扣除小計: 64.26 M2
門窗開口封模回補小計: 4.01 M2
模版小計: 70.79-[門窗扣]64.26-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]4.01+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=10.53 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G17)=(L)1020.00*(H):(417-70)*(t)15/1000000=5.309 M3
以上牆主要RC小計: 5.309 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W22):1020*315*15/1000000=4.820
門窗開口RC扣除小計: 4.820 M3
RC小計: 5.309-[門窗開口RC]4.820-[自由開口RC]0.000= 0.490 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.7554)
#3=1,280.09 M*(1-0.7554)=313.12 M (313.12 M*0.560/1000= 0.1753 T)

#4=27.84 M*(1-0.7554)=6.81 M (6.81 M*0.994/1000= 0.0068 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=77.40 M (77.40*0.994/1000= 0.0769 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2590 T
模版小計(普)= 10.53 M2
混凝土小計 = 0.490 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W15, 位置序號: 18 [X2:+84,Y12:-178] , 牆長: (430.0)=430.00 cm, 牆高:385.3 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]385.3+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 450.01 支數= (Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第1組)= 450.01*[支數]29/100= 130.50 M	130.50
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 490.00 支數= 26/100= 26 支 水平筋總長(第1組)= 490.00*[支數]26/100= 127.40 M	127.40
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]385.3+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 450.01 支數= Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第2組)= 450.01*[支數]29/100= 130.50 M	130.50
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 490.00 支數= 26/100= 26 支 水平筋總長(第2組)= 490.00*[支數]26/100= 127.40 M	127.40

#4 開口補強筋:
1-#4 窗: W19 [四邊補強]((430+100*2)+(315+100*2))*2*[邊]2*[支]1/100= 45.80 M
#4 窗: W19 [角隅補強]100*[四角]4*[邊]2*[支]1/100= 8.00 M
#4 以上小計[四邊補強]= 45.80 M
#4 以上小計[角隅補強]= 8.00 M
#4 工作筋:
水平排數: Int(430.00/60)= 7
垂直排數: Int(385.30/60)= 6
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]6= 12.18 M
牆開口比例計算:
門窗開口面積:(W19)430*315=13.55 m2
牆總面積(鋼筋排放面積):16.57 m2
開口比例:13.55/16.57=0.8175
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G18:60cm)=(L)430.00*(H)(385.3-60)*2/10000=27.98 M2
以上牆主要模版小計: 27.98 M2
門窗開口模版扣除:
1. 窗(W19):430*315*2[側]/10000=27.09
封模:(430+315)*2*15/10000=2.24
門窗開口模版扣除小計: 27.09 M2
門窗開口封模回補小計: 2.24 M2
模版小計: 27.98-[門窗扣]27.09-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]2.24+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=3.12 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G18)=(L)430.00*(H):(385.3-60)*(t)15/1000000=2.098 M3
以上牆主要RC小計: 2.098 M3
門窗開口RC扣除:
1.窗(W19):430*315*15/1000000=2.032
門窗開口RC扣除小計: 2.032 M3
RC小計: 2.098-[門窗開口RC]2.032-[自由開口RC]0.000= 0.066 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.8175)
#3=515.81 M*(1-0.8175)=94.11 M (94.11 M*0.560/1000= 0.0527 T)
#4=12.18 M*(1-0.8175)=2.22 M (2.22 M*0.994/1000= 0.0022 T)
**開口與角隅補強筋部分小計:--(本部分不必扣除開口比例):
#4=53.80 M (53.80*0.994/1000= 0.0535 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1084 T
模版小計(普)= 3.12 M2
混凝土小計 = 0.066 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W5PCZ, 位置序號: 15 [X1:-124,Y12:-210] , 牆長: (80.0)=80.00 cm, 牆高:375.0 cm
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)45.00*(H)375*0/10000=0.00 M2

小段2:樑底:(G19:60cm)=(L)35.00*(H)(375-60)*0/10000=0.00 M2
小段3:透空牆=(L)5.36*(H)375*0/10000=0.00 M2
小段4:樑底:(B19:60cm)=(L)5.36*(H)(375-60)*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:5*315*1/10000=0.16 M2
模版小計: 0.16-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.16 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)45.00*(H)375*(t)5/1000000=0.084 M3
小段2:樑底:(G19)=(L)35.00*(H):(375-60)*(t)5/1000000=0.055 M3
小段3:透空牆=(L)5.36*(H)375*(t)5/1000000=0.010 M3
小段4:樑底:(B19)=(L)5.36*(H):(375-60)*(t)5/1000000=0.008 M3
以上牆主要RC小計: 0.158 M3
RC小計: 0.158-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.158 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0000 T
模版小計(普)= 0.16 M2
混凝土小計 = 0.158 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W5PCZ, 位置序號: 14 [X1:-162,Y12:-210] , 牆長: (72.5+75.0+72.5)=220.00 cm, 牆高:375.0 cm
#0 角隅補強筋:
L型牆角隅: [牆高]375*[彎折數]*2*[支]*4/100= 30.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:樑底:(G19:60cm)=(L)3.10*(H)(375-60)*0/10000=0.00 M2
小段2:透空牆=(L)3.10*(H)375*0/10000=0.00 M2
小段3:樑底:(B19:60cm)=(L)35.00*(H)(375-60)*0/10000=0.00 M2
小段4:透空牆=(L)37.50*(H)375*0/10000=0.00 M2
大段:2
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)375*0/10000=0.00 M2
小段2:樑底:(G18:60cm)=(L)37.50*(H)(375-60)*0/10000=0.00 M2
大段:3
小段1:樑底:(G18:60cm)=(L)2.86*(H)(375-60)*0/10000=0.00 M2
小段2:透空牆=(L)69.64*(H)375*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:樑底:(G19)=(L)3.10*(H):(375-60)*(t)5/1000000=0.005 M3
小段2:透空牆=(L)3.10*(H)375*(t)5/1000000=0.006 M3
小段3:樑底:(B19)=(L)35.00*(H):(375-60)*(t)5/1000000=0.055 M3
小段4:透空牆=(L)37.50*(H)375*(t)5/1000000=0.070 M3
大段:2
小段1:透空牆=(L)37.50*(H)375*(t)5/1000000=0.070 M3
小段2:樑底:(G18)=(L)37.50*(H):(375-60)*(t)5/1000000=0.059 M3
大段:3
小段1:樑底:(G18)=(L)2.86*(H):(375-60)*(t)5/1000000=0.005 M3
小段2:透空牆=(L)69.64*(H)375*(t)5/1000000=0.131 M3
以上牆主要RC小計: 0.401 M3
RC小計: 0.401-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.401 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0000 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.401 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W20, 位置序號: 16 [X1:-58,Y12:-194] , 牆長: (70.8+21.1+21.9+21.9+21.9+21.9)=179.50 cm, 牆高:470.0 cm ,高程:-100cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]470+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 503.28 支數= (Int((179.5-5-5)/20)+1)/100= 9 垂直筋總長(第1組)= 503.28*[支數]9/100= 45.30 M	45.30
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 179.5+[搭接]Int(179.5/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 253.50 支數= 24/100= 24 支 水平筋總長(第1組)= 253.50*[支數]24/100= 60.84 M	60.84

#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]470+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 503.28 支數= Int((179.5-5-5)/20)+1)/100= 9 垂直筋總長(第2組)= 503.28*[支數]9/100= 45.30 M	45.30
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 179.5+[搭接]Int(179.5/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 253.50 支數= 24/100= 24 支 水平筋總長(第2組)= 253.50*[支數]24/100= 60.84 M	60.84

#5 工作筋:
水平排數: Int(179.50/60)= 2
垂直排數: Int(470.00/60)= 7
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]2*[垂直排數]7= 4.76 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)70.79*(H)470*2/10000=6.65 M2
大段:2
小段1:透空牆=(L)21.14*(H)470*2/10000=1.99 M2
大段:3
小段1:透空牆=(L)21.94*(H)470*2/10000=2.06 M2
大段:4
小段1:透空牆=(L)21.94*(H)470*2/10000=2.06 M2
大段:5
小段1:透空牆=(L)6.97*(H)470*2/10000=0.66 M2
小段2:樑底:(G19:60cm)=(L)14.97*(H)(470-60)*2/10000=1.23 M2
大段:6
小段1:透空牆=(L)21.92*(H)470*2/10000=2.06 M2
以上牆主要模版小計: 16.71 M2
模版小計: 16.71-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=16.71 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)70.79*(H)470*(t)20/1000000=0.665 M3
大段:2
小段1:透空牆=(L)21.14*(H)470*(t)20/1000000=0.199 M3
大段:3
小段1:透空牆=(L)21.94*(H)470*(t)20/1000000=0.206 M3
大段:4
小段1:透空牆=(L)21.94*(H)470*(t)20/1000000=0.206 M3
大段:5
小段1:透空牆=(L)6.97*(H)470*(t)20/1000000=0.066 M3
小段2:樑底:(G19)=(L)14.97*(H):(470-60)*(t)20/1000000=0.123 M3
大段:6
小段1:透空牆=(L)21.92*(H)470*(t)20/1000000=0.206 M3
以上牆主要RC小計: 1.671 M3
RC小計: 1.671-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 1.671 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=212.27 M*(1-0.0000)=212.27 M (212.27 M*0.994/1000= 0.2110 T)
#5=4.76 M*(1-0.0000)=4.76 M (4.76 M*1.560/1000= 0.0074 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2184 T
模版小計(普)= 16.71 M2
混凝土小計 = 1.671 M3

PMC24-01-樓層: P2, 牆代號: W20, 位置序號: 7 [X1:-58,Y4:+24] , 牆長: (70.8+21.1+21.9+21.9+21.9+21.9)=179.50 cm, 牆高:470.0 cm ,高程:-100cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]470+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 503.28 支數= (Int((179.5-5-5)/20)+1)/100= 9 垂直筋總長(第1組)= 503.28*[支數]9/100= 45.30 M	45.30
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 179.5+[搭接]Int(179.5/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 253.50 支數= 24/100= 24 支 水平筋總長(第1組)= 253.50*[支數]24/100= 60.84 M	60.84
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]470+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 503.28 支數= Int((179.5-5-5)/20)+1)/100= 9 垂直筋總長(第2組)= 503.28*[支數]9/100= 45.30 M	45.30

#4	———	水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 179.5+[搭接]Int(179.5/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 253.50 支數= 24/100= 24 支 水平筋總長(第2組)= 253.50*[支數]24/100= 60.84 M	60.84

#5 工作筋:
水平排數: Int(179.50/60)= 2
垂直排數: Int(470.00/60)= 7
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]2*[垂直排數]7= 4.76 M
模版計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)70.79*(H)470*2/10000=6.65 M2
大段:2
小段1:透空牆=(L)21.14*(H)470*2/10000=1.99 M2
大段:3
小段1:透空牆=(L)21.94*(H)470*2/10000=2.06 M2
大段:4
小段1:樑底:(SP11':60cm)=(L)19.45*(H)(470-60)*2/10000=1.59 M2
大段:5
小段1:樑底:(G10:60cm)=(L)20.57*(H)(470-60)*2/10000=1.69 M2
大段:6
小段1:樑底:(G10:60cm)=(L)21.92*(H)(470-60)*2/10000=1.80 M2
小段2:樑底:(b3:55cm)=(L)0.75*(H)(470-55)*2/10000=0.06 M2
以上牆主要模版小計: 15.85 M2
模版小計: 15.85-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=15.85 M2
RC計算:
大段:1
小段1:透空牆=(L)70.79*(H)470*(t)20/1000000=0.665 M3
大段:2
小段1:透空牆=(L)21.14*(H)470*(t)20/1000000=0.199 M3
大段:3
小段1:透空牆=(L)21.94*(H)470*(t)20/1000000=0.206 M3
大段:4
小段1:樑底:(SP11')=(L)19.45*(H):(470-60)*(t)20/1000000=0.159 M3
大段:5
小段1:樑底:(G10)=(L)20.57*(H):(470-60)*(t)20/1000000=0.169 M3
大段:6
小段1:樑底:(G10)=(L)21.92*(H):(470-60)*(t)20/1000000=0.180 M3
小段2:樑底:(b3)=(L)0.75*(H):(470-55)*(t)20/1000000=0.006 M3
以上牆主要RC小計: 1.585 M3
RC小計: 1.585-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 1.585 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=212.27 M*(1-0.0000)=212.27 M (212.27 M*0.994/1000= 0.2110 T)
#5=4.76 M*(1-0.0000)=4.76 M (4.76 M*1.560/1000= 0.0074 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2184 T
模版小計(普)= 15.85 M2
混凝土小計 = 1.585 M3

SS鋼構構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P3 (代表樓層:P3->P3)

SS鋼構構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P3 (代表樓層:P3->P3)

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X0:-72,Y4:+234], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.618/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.618/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61816/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-152,Y6:-137], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-233,Y6:-130], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-73,Y6:-130], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+8,Y6:-137], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+87,Y6:-130], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:

13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+168,Y6:-137], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+247,Y6:-130], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:-172,Y6:-137], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:-93,Y6:-130], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:-12,Y6:-137], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+67,Y6:-130], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+148,Y6:-137], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+227,Y6:-130], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:-192,Y6:-137], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:-113,Y6:-130], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:-32,Y6:-137], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3

配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+47,Y6:-130], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+128,Y6:-137], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+207,Y6:-130], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-212,Y6:-137], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-133,Y6:-130], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-52,Y6:-137], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)

表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:+27,Y6:-130], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:+108,Y6:-137], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:+187,Y6:-130], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X0:-232,Y6:-137], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.618/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.618/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61816/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X0:-153,Y6:-130], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X0:-72,Y6:-137], SS樑長: 95.6 cm

SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.618/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.618/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61816/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-152,Y7:-8], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-233,Y7:-1], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-73,Y7:-1], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+8,Y7:-8], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+87,Y7:-1], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+168,Y7:-8], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+247,Y7:-1], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:-172,Y7:-8], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:-93,Y7:-1], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:-12,Y7:-8], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+67,Y7:-1], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2

其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+148,Y7:-8], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+227,Y7:-1], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:-192,Y7:-8], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:-113,Y7:-1], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:-32,Y7:-8], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+47,Y7:-1], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M

重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+128,Y7:-8], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+207,Y7:-1], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-212,Y7:-8], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-133,Y7:-1], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-52,Y7:-8], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:+27,Y7:-1], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:+108,Y7:-8], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:+187,Y7:-1], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X0:-232,Y7:-8], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.618/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.618/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61816/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X4:-26,Y1:-148], SS樑長: 824.5 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 824.455/100*2.226/1000= 0.0184 T(噸)
表面積: 824.455/100*0.060 M2/M= 0.495 M2
防火批覆表面積: 824.4551/100*0.06 M2/M= 0.495 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X3:+17,Y1:-148], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.247/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.247/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.2468/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:

配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X3:+17,Y2:-22], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.192/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.192/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.1921/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X3:+17,Y3:+103], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.193/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.193/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.1929/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X3:+17,Y4:+228], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.192/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.192/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.1921/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X3:+17,Y6:-147], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.192/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.192/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.1917/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X3:+17,Y7:-22], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.193/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.193/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.1933/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X3:+17,Y7:-22], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.193/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.193/100*0.060 M2/M= 0.463 M2

防火批覆表面積: 771.1933/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X3:+17,Y6:-147], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.192/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.192/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.1917/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X3:+17,Y4:+228], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.192/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.192/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.1921/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X3:+17,Y3:+103], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.193/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.193/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.1929/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X3:+17,Y2:-22], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.192/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.192/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.1921/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X3:+17,Y1:-148], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.229/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.229/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.2291/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X2:+21,Y1:-148], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:

19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.229/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.229/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.2291/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X2:+21,Y2:-22], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.192/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.192/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.1924/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X2:+21,Y3:+103], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.193/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.193/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.1932/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X2:+21,Y4:+228], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.192/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.192/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.1924/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X2:+21,Y6:-147], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.192/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.192/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.192/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X2:+21,Y7:-22], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.194/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.194/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.1935/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X2:+21,Y7:-22], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.194/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.194/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.1935/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X2:+21,Y6:-147], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.192/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.192/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.192/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X0:-153,Y7:-1], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X0:-72,Y7:-8], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.618/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.618/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61816/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: ST2' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(250*125*6*9), 位置: PMC24-01 [X12:-231,Y1:-148], SS樑長: 625.0 cm
SS主體計算:
ST2' (H 型鋼:250*125*6*9), 單位重: 29.264 kg/M, 單位表面積: 0.99 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.99 M2/M
重量: 625.040/100*29.264/1000= 0.1829 T(噸)
表面積: 625.040/100*0.988 M2/M= 6.175 M2
防火批覆表面積: 625.0401/100*0.99 M2/M= 6.175 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:-12,Y1:-156], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2

其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+67,Y1:-150], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+148,Y1:-156], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+227,Y1:-150], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:-192,Y1:-156], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X4:-24,Y1:-148], SS樑長: 822.5 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 822.483/100*2.226/1000= 0.0183 T(噸)
表面積: 822.483/100*0.060 M2/M= 0.493 M2
防火批覆表面積: 822.4825/100*0.06 M2/M= 0.493 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X4:-26,Y2:-22], SS樑長: 824.4 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M

重量: 824.402/100*2.226/1000= 0.0184 T(噸)
表面積: 824.402/100*0.060 M2/M= 0.495 M2
防火批覆表面積: 824.4016/100*0.06 M2/M= 0.495 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X4:-26,Y3:+103], SS樑長: 824.4 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 824.401/100*2.226/1000= 0.0184 T(噸)
表面積: 824.401/100*0.060 M2/M= 0.495 M2
防火批覆表面積: 824.4011/100*0.06 M2/M= 0.495 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X4:-26,Y4:+228], SS樑長: 824.4 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 824.402/100*2.226/1000= 0.0184 T(噸)
表面積: 824.402/100*0.060 M2/M= 0.495 M2
防火批覆表面積: 824.4016/100*0.06 M2/M= 0.495 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X4:-26,Y6:-147], SS樑長: 824.4 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 824.402/100*2.226/1000= 0.0184 T(噸)
表面積: 824.402/100*0.060 M2/M= 0.495 M2
防火批覆表面積: 824.4016/100*0.06 M2/M= 0.495 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X4:-24,Y7:-22], SS樑長: 822.4 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 822.385/100*2.226/1000= 0.0183 T(噸)
表面積: 822.385/100*0.060 M2/M= 0.493 M2
防火批覆表面積: 822.3845/100*0.06 M2/M= 0.493 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X4:-26,Y7:-22], SS樑長: 824.4 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 824.402/100*2.226/1000= 0.0184 T(噸)
表面積: 824.402/100*0.060 M2/M= 0.495 M2
防火批覆表面積: 824.4022/100*0.06 M2/M= 0.495 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X4:-26,Y6:-147], SS樑長: 824.4 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 824.402/100*2.226/1000= 0.0184 T(噸)
表面積: 824.402/100*0.060 M2/M= 0.495 M2
防火批覆表面積: 824.4016/100*0.06 M2/M= 0.495 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X4:-26,Y4:+228], SS樑長: 824.4 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 824.402/100*2.226/1000= 0.0184 T(噸)
表面積: 824.402/100*0.060 M2/M= 0.495 M2
防火批覆表面積: 824.4016/100*0.06 M2/M= 0.495 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-133,Y1:-150], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-52,Y1:-156], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:+27,Y1:-150], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:+108,Y1:-156], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:

配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:+187,Y1:-150], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X0:-232,Y1:-156], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.618/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.618/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61816/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X0:-153,Y1:-150], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X0:-72,Y1:-156], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.618/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.618/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61816/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-152,Y2:-23], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-233,Y2:-17], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2

防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-73,Y2:-17], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+8,Y2:-23], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+87,Y2:-17], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+168,Y2:-23], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+247,Y2:-17], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:-172,Y2:-23], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:

13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:-93,Y2:-17], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:-12,Y2:-23], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+67,Y2:-17], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+148,Y2:-23], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+227,Y2:-17], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:-192,Y2:-23], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:-113,Y2:-17], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:-32,Y2:-23], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+47,Y2:-17], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+128,Y2:-23], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+207,Y2:-17], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3

配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-212,Y2:-23], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-133,Y2:-17], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-52,Y2:-23], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:+27,Y2:-17], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:+108,Y2:-23], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:+187,Y2:-17], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)

表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X0:-232,Y2:-23], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.618/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.618/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61816/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X0:-153,Y2:-17], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X0:-72,Y2:-23], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.618/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.618/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61816/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-152,Y3:+106], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-233,Y3:+112], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-73,Y3:+112], SS樑長: 95.6 cm

SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+8,Y3:+106], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+87,Y3:+112], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+168,Y3:+106], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+247,Y3:+112], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:-172,Y3:+106], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:-93,Y3:+112], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:-12,Y3:+106], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+67,Y3:+112], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+148,Y3:+106], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+227,Y3:+112], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:-192,Y3:+106], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2

其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:-113,Y3:+112], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:-32,Y3:+106], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+47,Y3:+112], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+128,Y3:+106], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+207,Y3:+112], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-212,Y3:+106], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M

重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-133,Y3:+112], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-52,Y3:+106], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:+27,Y3:+112], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:+108,Y3:+106], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:+187,Y3:+112], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X0:-232,Y3:+106], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.618/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.618/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61816/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X0:-153,Y3:+112], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X0:-72,Y3:+106], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.618/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.618/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61816/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-152,Y4:+234], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-233,Y4:+241], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-73,Y4:+241], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:

配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+8,Y4:+234], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+87,Y4:+241], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+168,Y4:+234], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+247,Y4:+241], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:-172,Y4:+234], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:-93,Y4:+241], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2

防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒，規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:-12,Y4:+234], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒，規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+67,Y4:+241], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒，規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+148,Y4:+234], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒，規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:+227,Y4:+241], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒，規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:-192,Y4:+234], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼，規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X4:-192,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm

SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X4:-112,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X4:-32,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X5:+228,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X4:+48,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X4:+128,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)

表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X4:+208,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X3:-212,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X3:-132,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X3:-52,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X3:+28,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3

配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X3:+108,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X3:+188,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X2:-232,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X2:-152,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X2:-72,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X2:+8,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X2:+88,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X2:+168,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X2:+248,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X1:-172,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X1:-92,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm

SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X1:-12,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X1:+68,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X1:+148,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X1:+228,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X0:-192,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)

表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X0:-112,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: C ,SS歸類:C 型鋼 , 規格:(150*65*20*3.2), 位置: PMC24-01 [X0:-32,Y4:-85], SS樑長: 3830.0 cm
SS主體計算:
C (C 型鋼:150*65*20*3.2), 單位重: 8.391 kg/M, 單位表面積: 0.61 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.55 M2/M
重量: 3830.007/100*8.391/1000= 0.3214 T(噸)
表面積: 3830.007/100*0.614 M2/M= 23.516 M2
防火批覆表面積:[不計]=0.0 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: SP11' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(488*300*11*18), 位置: PMC24-01 [X12:-177,Y8:-210], SS樑長: 2263.1 cm
SS樑傾角: 2.00 度
SS主體計算:
SP11' (H 型鋼:488*300*11*18), 單位重: 124.484 kg/M, 單位表面積: 2.15 M2/M, 防火批覆單位表面積: 2.15 M2/M
重量: 2263.100/100*124.484/1000= 2.8172 T(噸)
表面積: 2263.100/100*2.154 M2/M= 48.747 M2
防火批覆表面積: 2263.1/100*2.15 M2/M= 48.747 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: SP11' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(488*300*11*18), 位置: PMC24-01 [X12:-165,Y0:+40], SS樑長: 2286.6 cm
SS樑傾角: 2.00 度
SS主體計算:
SP11' (H 型鋼:488*300*11*18), 單位重: 124.484 kg/M, 單位表面積: 2.15 M2/M, 防火批覆單位表面積: 2.15 M2/M
重量: 2286.640/100*124.484/1000= 2.8465 T(噸)
表面積: 2286.640/100*2.154 M2/M= 49.254 M2
防火批覆表面積: 2286.64/100*2.15 M2/M= 49.254 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: SP11' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(488*300*11*18), 位置: PMC24-01 [X12:-156,Y6:+165], SS樑長: 2311.4 cm
SS樑傾角: 2.00 度
SS主體計算:

SP11' (H 型鋼:488*300*11*18), 單位重: 124.484 kg/M, 單位表面積: 2.15 M2/M, 防火批覆單位表面積: 2.15 M2/M

重量: 2311.407/100*124.484/1000= 2.8773 T(噸)

表面積: 2311.407/100*2.154 M2/M= 49.788 M2

防火批覆表面積: 2311.407/100*2.15 M2/M= 49.788 M2

其它規格中空體積-不計: 0.000 M3

配件計算-加勁版,接合版:

配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: SP11' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(488*300*11*18), 位置: PMC24-01 [X12:-156,Y5:+40], SS樑長: 2311.4 cm

SS樑傾角: 2.00 度

SS主體計算:

SP11' (H 型鋼:488*300*11*18), 單位重: 124.484 kg/M, 單位表面積: 2.15 M2/M, 防火批覆單位表面積: 2.15 M2/M

重量: 2311.407/100*124.484/1000= 2.8773 T(噸)

表面積: 2311.407/100*2.154 M2/M= 49.788 M2

防火批覆表面積: 2311.407/100*2.15 M2/M= 49.788 M2

其它規格中空體積-不計: 0.000 M3

配件計算-加勁版,接合版:

配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: SP11' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(488*300*11*18), 位置: PMC24-01 [X12:-156,Y4:-85], SS樑長: 2311.4 cm

SS樑傾角: 2.00 度

SS主體計算:

SP11' (H 型鋼:488*300*11*18), 單位重: 124.484 kg/M, 單位表面積: 2.15 M2/M, 防火批覆單位表面積: 2.15 M2/M

重量: 2311.407/100*124.484/1000= 2.8773 T(噸)

表面積: 2311.407/100*2.154 M2/M= 49.788 M2

防火批覆表面積: 2311.407/100*2.15 M2/M= 49.788 M2

其它規格中空體積-不計: 0.000 M3

配件計算-加勁版,接合版:

配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: SP11' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(488*300*11*18), 位置: PMC24-01 [X12:-156,Y3:-210], SS樑長: 2311.4 cm

SS樑傾角: 2.00 度

SS主體計算:

SP11' (H 型鋼:488*300*11*18), 單位重: 124.484 kg/M, 單位表面積: 2.15 M2/M, 防火批覆單位表面積: 2.15 M2/M

重量: 2311.407/100*124.484/1000= 2.8773 T(噸)

表面積: 2311.407/100*2.154 M2/M= 49.788 M2

防火批覆表面積: 2311.407/100*2.15 M2/M= 49.788 M2

其它規格中空體積-不計: 0.000 M3

配件計算-加勁版,接合版:

配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: SP11' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(488*300*11*18), 位置: PMC24-01 [X12:-156,Y1:+165], SS樑長: 2311.4 cm

SS樑傾角: 2.00 度

SS主體計算:

SP11' (H 型鋼:488*300*11*18), 單位重: 124.484 kg/M, 單位表面積: 2.15 M2/M, 防火批覆單位表面積: 2.15 M2/M

重量: 2311.407/100*124.484/1000= 2.8773 T(噸)

表面積: 2311.407/100*2.154 M2/M= 49.788 M2

防火批覆表面積: 2311.407/100*2.15 M2/M= 49.788 M2

其它規格中空體積-不計: 0.000 M3

配件計算-加勁版,接合版:

配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: ST2' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(250*125*6*9), 位置: PMC24-01 [X13:-234,Y7:-22], SS樑長: 625.0 cm
SS主體計算:
ST2' (H 型鋼:250*125*6*9), 單位重: 29.264 kg/M, 單位表面積: 0.99 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.99 M2/M
重量: 625.001/100*29.264/1000= 0.1829 T(噸)
表面積: 625.001/100*0.988 M2/M= 6.175 M2
防火批覆表面積: 625.001/100*0.99 M2/M= 6.175 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: ST2' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(250*125*6*9), 位置: PMC24-01 [X12:-231,Y7:-22], SS樑長: 625.0 cm
SS主體計算:
ST2' (H 型鋼:250*125*6*9), 單位重: 29.264 kg/M, 單位表面積: 0.99 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.99 M2/M
重量: 625.001/100*29.264/1000= 0.1829 T(噸)
表面積: 625.001/100*0.988 M2/M= 6.175 M2
防火批覆表面積: 625.001/100*0.99 M2/M= 6.175 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: ST2' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(250*125*6*9), 位置: PMC24-01 [X11:-228,Y7:-22], SS樑長: 625.0 cm
SS主體計算:
ST2' (H 型鋼:250*125*6*9), 單位重: 29.264 kg/M, 單位表面積: 0.99 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.99 M2/M
重量: 625.001/100*29.264/1000= 0.1829 T(噸)
表面積: 625.001/100*0.988 M2/M= 6.175 M2
防火批覆表面積: 625.001/100*0.99 M2/M= 6.175 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: ST2' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(250*125*6*9), 位置: PMC24-01 [X11:-228,Y6:-147], SS樑長: 625.0 cm
SS主體計算:
ST2' (H 型鋼:250*125*6*9), 單位重: 29.264 kg/M, 單位表面積: 0.99 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.99 M2/M
重量: 625.000/100*29.264/1000= 0.1829 T(噸)
表面積: 625.000/100*0.988 M2/M= 6.175 M2
防火批覆表面積: 624.9999/100*0.99 M2/M= 6.175 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: ST2' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(250*125*6*9), 位置: PMC24-01 [X12:-231,Y6:-147], SS樑長: 625.0 cm
SS主體計算:
ST2' (H 型鋼:250*125*6*9), 單位重: 29.264 kg/M, 單位表面積: 0.99 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.99 M2/M
重量: 625.000/100*29.264/1000= 0.1829 T(噸)
表面積: 625.000/100*0.988 M2/M= 6.175 M2
防火批覆表面積: 624.9999/100*0.99 M2/M= 6.175 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: ST2' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(250*125*6*9), 位置: PMC24-01 [X13:-234,Y6:-147], SS樑長: 625.0 cm
SS主體計算:
ST2' (H 型鋼:250*125*6*9), 單位重: 29.264 kg/M, 單位表面積: 0.99 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.99 M2/M
重量: 625.000/100*29.264/1000= 0.1829 T(噸)
表面積: 625.000/100*0.988 M2/M= 6.175 M2
防火批覆表面積: 624.9999/100*0.99 M2/M= 6.175 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: ST2' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(250*125*6*9), 位置: PMC24-01 [X13:-234,Y4:+228], SS樑長: 625.0 cm
SS主體計算:
ST2' (H 型鋼:250*125*6*9), 單位重: 29.264 kg/M, 單位表面積: 0.99 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.99 M2/M
重量: 625.000/100*29.264/1000= 0.1829 T(噸)
表面積: 625.000/100*0.988 M2/M= 6.175 M2
防火批覆表面積: 625/100*0.99 M2/M= 6.175 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: ST2' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(250*125*6*9), 位置: PMC24-01 [X12:-231,Y4:+228], SS樑長: 625.0 cm
SS主體計算:
ST2' (H 型鋼:250*125*6*9), 單位重: 29.264 kg/M, 單位表面積: 0.99 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.99 M2/M
重量: 625.000/100*29.264/1000= 0.1829 T(噸)
表面積: 625.000/100*0.988 M2/M= 6.175 M2
防火批覆表面積: 625/100*0.99 M2/M= 6.175 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: ST2' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(250*125*6*9), 位置: PMC24-01 [X11:-228,Y4:+228], SS樑長: 625.0 cm
SS主體計算:
ST2' (H 型鋼:250*125*6*9), 單位重: 29.264 kg/M, 單位表面積: 0.99 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.99 M2/M
重量: 625.000/100*29.264/1000= 0.1829 T(噸)
表面積: 625.000/100*0.988 M2/M= 6.175 M2
防火批覆表面積: 625/100*0.99 M2/M= 6.175 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: ST2' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(250*125*6*9), 位置: PMC24-01 [X11:-228,Y3:+103], SS樑長: 625.0 cm
SS主體計算:
ST2' (H 型鋼:250*125*6*9), 單位重: 29.264 kg/M, 單位表面積: 0.99 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.99 M2/M
重量: 625.000/100*29.264/1000= 0.1829 T(噸)
表面積: 625.000/100*0.988 M2/M= 6.175 M2
防火批覆表面積: 625.0001/100*0.99 M2/M= 6.175 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: ST2' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(250*125*6*9), 位置: PMC24-01 [X13:-234,Y3:+103], SS樑長: 625.0 cm
SS主體計算:

ST2' (H 型鋼:250*125*6*9), 單位重: 29.264 kg/M, 單位表面積: 0.99 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.99 M2/M
重量: 625.000/100*29.264/1000= 0.1829 T(噸)
表面積: 625.000/100*0.988 M2/M= 6.175 M2
防火批覆表面積: 625.0001/100*0.99 M2/M= 6.175 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: ST2' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(250*125*6*9), 位置: PMC24-01 [X12:-231,Y3:+103], SS樑長: 625.0 cm
SS主體計算:
ST2' (H 型鋼:250*125*6*9), 單位重: 29.264 kg/M, 單位表面積: 0.99 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.99 M2/M
重量: 625.000/100*29.264/1000= 0.1829 T(噸)
表面積: 625.000/100*0.988 M2/M= 6.175 M2
防火批覆表面積: 625.0001/100*0.99 M2/M= 6.175 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: ST2' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(250*125*6*9), 位置: PMC24-01 [X12:-231,Y2:-22], SS樑長: 625.0 cm
SS主體計算:
ST2' (H 型鋼:250*125*6*9), 單位重: 29.264 kg/M, 單位表面積: 0.99 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.99 M2/M
重量: 625.000/100*29.264/1000= 0.1829 T(噸)
表面積: 625.000/100*0.988 M2/M= 6.175 M2
防火批覆表面積: 625/100*0.99 M2/M= 6.175 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: ST2' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(250*125*6*9), 位置: PMC24-01 [X13:-234,Y2:-22], SS樑長: 625.0 cm
SS主體計算:
ST2' (H 型鋼:250*125*6*9), 單位重: 29.264 kg/M, 單位表面積: 0.99 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.99 M2/M
重量: 625.000/100*29.264/1000= 0.1829 T(噸)
表面積: 625.000/100*0.988 M2/M= 6.175 M2
防火批覆表面積: 625/100*0.99 M2/M= 6.175 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: ST2' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(250*125*6*9), 位置: PMC24-01 [X11:-228,Y2:-22], SS樑長: 625.0 cm
SS主體計算:
ST2' (H 型鋼:250*125*6*9), 單位重: 29.264 kg/M, 單位表面積: 0.99 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.99 M2/M
重量: 625.000/100*29.264/1000= 0.1829 T(噸)
表面積: 625.000/100*0.988 M2/M= 6.175 M2
防火批覆表面積: 625/100*0.99 M2/M= 6.175 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: ST2' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(250*125*6*9), 位置: PMC24-01 [X13:-234,Y1:-148], SS樑長: 625.1 cm
SS主體計算:
ST2' (H 型鋼:250*125*6*9), 單位重: 29.264 kg/M, 單位表面積: 0.99 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.99 M2/M
重量: 625.067/100*29.264/1000= 0.1829 T(噸)
表面積: 625.067/100*0.988 M2/M= 6.176 M2

防火批覆表面積: 625.067/100*0.99 M2/M= 6.176 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: ST2' ,SS歸類:H 型鋼 , 規格:(250*125*6*9), 位置: PMC24-01 [X11:-228,Y1:-148], SS樑長: 625.0 cm
SS主體計算:
ST2' (H 型鋼:250*125*6*9), 單位重: 29.264 kg/M, 單位表面積: 0.99 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.99 M2/M
重量: 625.013/100*29.264/1000= 0.1829 T(噸)
表面積: 625.013/100*0.988 M2/M= 6.175 M2
防火批覆表面積: 625.0132/100*0.99 M2/M= 6.175 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X4:-26,Y3:+103], SS樑長: 824.4 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 824.401/100*2.226/1000= 0.0184 T(噸)
表面積: 824.401/100*0.060 M2/M= 0.495 M2
防火批覆表面積: 824.4011/100*0.06 M2/M= 0.495 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X4:-26,Y2:-22], SS樑長: 824.4 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 824.402/100*2.226/1000= 0.0184 T(噸)
表面積: 824.402/100*0.060 M2/M= 0.495 M2
防火批覆表面積: 824.4016/100*0.06 M2/M= 0.495 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:-113,Y1:-150], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:-32,Y1:-156], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+47,Y1:-150], SS樑長: 95.6 cm

SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+128,Y1:-156], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+207,Y1:-150], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-212,Y1:-156], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X2:+21,Y4:+228], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.192/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.192/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.1924/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X2:+21,Y3:+103], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.193/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.193/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.1932/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X2:+21,Y2:-22], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.192/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.192/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.1924/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X2:+21,Y1:-148], SS樑長: 771.2 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 771.211/100*2.226/1000= 0.0172 T(噸)
表面積: 771.211/100*0.060 M2/M= 0.463 M2
防火批覆表面積: 771.2113/100*0.06 M2/M= 0.463 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X1:+139,Y1:-148], SS樑長: 934.5 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 934.533/100*2.226/1000= 0.0208 T(噸)
表面積: 934.533/100*0.060 M2/M= 0.561 M2
防火批覆表面積: 934.533/100*0.06 M2/M= 0.561 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X1:+139,Y2:-22], SS樑長: 934.5 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 934.518/100*2.226/1000= 0.0208 T(噸)
表面積: 934.518/100*0.060 M2/M= 0.561 M2
防火批覆表面積: 934.5181/100*0.06 M2/M= 0.561 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X1:+139,Y3:+103], SS樑長: 934.5 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 934.518/100*2.226/1000= 0.0208 T(噸)
表面積: 934.518/100*0.060 M2/M= 0.561 M2
防火批覆表面積: 934.5177/100*0.06 M2/M= 0.561 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X1:+139,Y4:+228], SS樑長: 934.5 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 934.518/100*2.226/1000= 0.0208 T(噸)
表面積: 934.518/100*0.060 M2/M= 0.561 M2
防火批覆表面積: 934.5181/100*0.06 M2/M= 0.561 M2

其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X1:+139,Y6:-147], SS樑長: 934.5 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 934.518/100*2.226/1000= 0.0208 T(噸)
表面積: 934.518/100*0.060 M2/M= 0.561 M2
防火批覆表面積: 934.5184/100*0.06 M2/M= 0.561 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X1:+139,Y7:-22], SS樑長: 934.5 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 934.519/100*2.226/1000= 0.0208 T(噸)
表面積: 934.519/100*0.060 M2/M= 0.561 M2
防火批覆表面積: 934.5187/100*0.06 M2/M= 0.561 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X1:+139,Y7:-22], SS樑長: 934.5 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 934.519/100*2.226/1000= 0.0208 T(噸)
表面積: 934.519/100*0.060 M2/M= 0.561 M2
防火批覆表面積: 934.5187/100*0.06 M2/M= 0.561 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X1:+139,Y6:-147], SS樑長: 934.5 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 934.518/100*2.226/1000= 0.0208 T(噸)
表面積: 934.518/100*0.060 M2/M= 0.561 M2
防火批覆表面積: 934.5184/100*0.06 M2/M= 0.561 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X1:+139,Y4:+228], SS樑長: 934.5 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 934.518/100*2.226/1000= 0.0208 T(噸)
表面積: 934.518/100*0.060 M2/M= 0.561 M2
防火批覆表面積: 934.5181/100*0.06 M2/M= 0.561 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X1:+139,Y3:+103], SS樑長: 934.5 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M

重量: 934.518/100*2.226/1000= 0.0208 T(噸)
表面積: 934.518/100*0.060 M2/M= 0.561 M2
防火批覆表面積: 934.5177/100*0.06 M2/M= 0.561 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X1:+139,Y2:-22], SS樑長: 934.5 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 934.518/100*2.226/1000= 0.0208 T(噸)
表面積: 934.518/100*0.060 M2/M= 0.561 M2
防火批覆表面積: 934.5181/100*0.06 M2/M= 0.561 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 19 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=19), 位置: PMC24-01 [X1:+137,Y1:-147], SS樑長: 931.4 cm
SS主體計算:
19 (圓鋼棒:Dia=19), 單位重: 2.226 kg/M, 單位表面積: 0.06 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.06 M2/M
重量: 931.449/100*2.226/1000= 0.0207 T(噸)
表面積: 931.449/100*0.060 M2/M= 0.559 M2
防火批覆表面積: 931.4491/100*0.06 M2/M= 0.559 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-152,Y1:-156], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-233,Y1:-150], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:-73,Y1:-150], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+8,Y1:-156], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+87,Y1:-150], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+168,Y1:-156], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X4:+247,Y1:-150], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:-172,Y1:-156], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X3:-93,Y1:-150], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:

配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:-113,Y4:+241], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:-32,Y4:+234], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+47,Y4:+241], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+128,Y4:+234], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X2:+207,Y4:+241], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-212,Y4:+234], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2

防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-133,Y4:+241], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:-52,Y4:+234], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:+27,Y4:+241], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:+108,Y4:+234], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X1:+187,Y4:+241], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X0:-232,Y4:+234], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:

13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.618/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.618/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61816/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

樓層: P3 ,SS樑代號: 13 ,SS歸類:圓鋼棒 , 規格:(Dia=13), 位置: PMC24-01 [X0:-153,Y4:+241], SS樑長: 95.6 cm
SS主體計算:
13 (圓鋼棒:Dia=13), 單位重: 1.042 kg/M, 單位表面積: 0.04 M2/M, 防火批覆單位表面積: 0.04 M2/M
重量: 95.617/100*1.042/1000= 0.0010 T(噸)
表面積: 95.617/100*0.041 M2/M= 0.039 M2
防火批覆表面積: 95.61719/100*0.04 M2/M= 0.039 M2
其它規格中空體積-不計: 0.000 M3
配件計算-加勁版,接合版:
配件計算-螺栓部份:

裝修空間構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P3 (代表樓層:P3->P3)

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:屋頂 ,位置序號: -29

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 金屬屋頂(半小時防火時效)　5

主尺寸:

23.50*37.79 = 888.065 m2

以上小計: +888.065 = 888.065 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -42

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2

以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -43

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.18*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.18*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.176 m2

以上小計: +0.176 = 0.176 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -44

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2

以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -45

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2

以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -46

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.18*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.18*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.176 m2

以上小計: +0.176 = 0.176 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -47

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2

以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -48

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2

以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -49
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.18*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.18*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.176 m2
以上小計: +0.176 = 0.176 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -50
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2
以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -51
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2
以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -52
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.18*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.18*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.176 m2
以上小計: +0.176 = 0.176 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -53
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2
以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -54
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2
以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -55
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.18*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.18*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.176 m2
以上小計: +0.176 = 0.176 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -56
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2
以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -57
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2
以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -58
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.18*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.18*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.176 m2
以上小計: +0.176 = 0.176 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -59
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2
以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -60
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2
以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -61
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.18*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.18*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.176 m2
以上小計: +0.176 = 0.176 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -62
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2
以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -63
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2
以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -64
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.18*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.18*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.176 m2
以上小計: +0.176 = 0.176 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -65
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2
以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -66
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2
以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -67
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.18*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.18*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.176 m2
以上小計: +0.176 = 0.176 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -68
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2
以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -69
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2
以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -70
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.18*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.18*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.176 m2
以上小計: +0.176 = 0.176 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -71
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2
以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -72
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2
以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -73
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.18*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.18*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.176 m2
以上小計: +0.176 = 0.176 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -74
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2
以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -75
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1
主尺寸:
0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2

以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -76

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.18*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.18*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.176 m2

以上小計: +0.176 = 0.176 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W18' ,位置序號: -77

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1

主尺寸:

0.25*0.80+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.18+[內側收邊]0) = 0.245 m2

以上小計: +0.245 = 0.245 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -78

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.40*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.40*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.420 m2

以上小計: +0.420 = 0.420 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -79

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.13*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.137 m2

以上小計: +0.137 = 0.137 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -80

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.06*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.06*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.063 m2

以上小計: +0.063 = 0.063 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -81

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.06*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.06*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.063 m2

以上小計: +0.063 = 0.063 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -82

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.06*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.06*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.063 m2

以上小計: +0.063 = 0.063 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -83

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.12*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.12*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.126 m2

以上小計: +0.126 = 0.126 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -84

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.06*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.06*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.063 m2
以上小計: +0.063 = 0.063 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -85

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.13*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.137 m2
以上小計: +0.137 = 0.137 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -86

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

37.50*0.90+[牆頂收邊-牆長]37.50*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 39.375 m2
以上小計: +39.375 = 39.375 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -87

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.13*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.137 m2
以上小計: +0.137 = 0.137 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -88

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.13*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.137 m2
以上小計: +0.137 = 0.137 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -89

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.06*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.06*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.063 m2
以上小計: +0.063 = 0.063 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -90

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.06*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.06*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.063 m2
以上小計: +0.063 = 0.063 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -91

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.06*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.06*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.063 m2
以上小計: +0.063 = 0.063 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -92

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:

0.06*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.06*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.063 m2
以上小計: +0.063 = 0.063 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -93

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2

主尺寸:
0.13*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.137 m2
以上小計: +0.137 = 0.137 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -94

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
21.90*0.90+[牆頂收邊-牆長]21.90*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 22.995 m2
以上小計: +22.995 = 22.995 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -110

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.25*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.263 m2
以上小計: +0.263 = 0.263 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -111

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.25*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.263 m2
以上小計: +0.263 = 0.263 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -112

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.25*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.263 m2
以上小計: +0.263 = 0.263 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -113

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.25*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.263 m2
以上小計: +0.263 = 0.263 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -114

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.25*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.263 m2
以上小計: +0.263 = 0.263 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -115

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
36.70*0.90+[牆頂收邊-牆長]36.70*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 38.535 m2
以上小計: +38.535 = 38.535 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -116

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.25*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.263 m2
以上小計: +0.263 = 0.263 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -117

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.25*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.263 m2
以上小計: +0.263 = 0.263 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -118

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.25*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.263 m2
以上小計: +0.263 = 0.263 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -119

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.25*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.263 m2
以上小計: +0.263 = 0.263 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -120

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.25*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.25*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.263 m2
以上小計: +0.263 = 0.263 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -121

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
1.50*0.90+[牆頂收邊-牆長]1.50*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 1.575 m2
以上小計: +1.575 = 1.575 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -122

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
1.49*0.90+[牆頂收邊-牆長]1.49*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 1.565 m2
以上小計: +1.565 = 1.565 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -123

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.21*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.21*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.221 m2
以上小計: +0.221 = 0.221 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -124

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.20*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.210 m2
以上小計: +0.210 = 0.210 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -125

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.20*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.210 m2
以上小計: +0.210 = 0.210 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -126

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.20*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.210 m2
以上小計: +0.210 = 0.210 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -127
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.21*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.21*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.221 m2
以上小計: +0.221 = 0.221 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -128
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
36.68*0.90+[牆頂收邊-牆長]36.68*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 38.514 m2
以上小計: +38.514 = 38.514 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -129
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.21*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.21*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.221 m2
以上小計: +0.221 = 0.221 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -130
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.20*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.210 m2
以上小計: +0.210 = 0.210 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -131
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.20*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.210 m2
以上小計: +0.210 = 0.210 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -132
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.20*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.210 m2
以上小計: +0.210 = 0.210 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -133
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.21*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.21*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.221 m2
以上小計: +0.221 = 0.221 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -95
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.69*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.69*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.725 m2
以上小計: +0.725 = 0.725 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -96
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
21.18*0.90+[牆頂收邊-牆長]21.18*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 22.239 m2
以上小計: +22.239 = 22.239 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -97
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.10*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.10*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.105 m2
以上小計: +0.105 = 0.105 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -98
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.08*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.084 m2
以上小計: +0.084 = 0.084 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -99
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.08*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.084 m2
以上小計: +0.084 = 0.084 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -100
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.08*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.084 m2
以上小計: +0.084 = 0.084 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -101
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.09*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.095 m2
以上小計: +0.095 = 0.095 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -102
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.39*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.39*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.410 m2
以上小計: +0.410 = 0.410 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -103
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
37.09*0.90+[牆頂收邊-牆長]37.09*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 38.945 m2
以上小計: +38.945 = 38.945 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -104
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.09*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.095 m2
以上小計: +0.095 = 0.095 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -105
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.08*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.084 m2
以上小計: +0.084 = 0.084 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -106
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.08*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.084 m2
以上小計: +0.084 = 0.084 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -107
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.08*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.084 m2
以上小計: +0.084 = 0.084 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -108
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.09*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.095 m2
以上小計: +0.095 = 0.095 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:W15 ,位置序號: -109
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.39*0.90+[牆頂收邊-牆長]0.39*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.410 m2
以上小計: +0.410 = 0.410 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:2 ,位置序號: -134
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
20.00*0.90+[牆頂收邊-牆長]20.00*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 21.000 m2
以上小計: +21.000 = 21.000 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:2 ,位置序號: -135
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
20.00*0.90+[牆頂收邊-牆長]20.00*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 21.000 m2
以上小計: +21.000 = 21.000 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G10 ,位置序號: -1
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.40*1.50 = 0.600 m2
以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G10 ,位置序號: -2
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理)　2
主尺寸:
0.60*1.50 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G10 ,位置序號: -15
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.40*1.50 = 0.600 m2
以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G10 ,位置序號: -16
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*1.50 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G15 ,位置序號: -3
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.40*1.50 = 0.600 m2
以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G15 ,位置序號: -4
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*1.50 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G15 ,位置序號: -17
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.40*1.50 = 0.600 m2
以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G15 ,位置序號: -18
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*1.50 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G15 ,位置序號: -5
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.40*1.50 = 0.600 m2
以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G15 ,位置序號: -6
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.60*1.50 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G15 ,位置序號: -19
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2
主尺寸:
0.40*1.50 = 0.600 m2

以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G15 ,位置序號: -20

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*1.50 = 0.900 m2

以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G15 ,位置序號: -7

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.40*1.50 = 0.600 m2

以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G15 ,位置序號: -8

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*1.50 = 0.900 m2

以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G15 ,位置序號: -21

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.40*1.50 = 0.600 m2

以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G15 ,位置序號: -22

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*1.50 = 0.900 m2

以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G15 ,位置序號: -9

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.40*1.50 = 0.600 m2

以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G15 ,位置序號: -10

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*1.50 = 0.900 m2

以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G15 ,位置序號: -23

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.40*1.50 = 0.600 m2

以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G15 ,位置序號: -24

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*1.50 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G15 ,位置序號: -11

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.40*1.50 = 0.600 m2
以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G15 ,位置序號: -12

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*1.50 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G15 ,位置序號: -25

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.40*1.50 = 0.600 m2
以上小計: +0.600 = 0.600 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G15 ,位置序號: -26

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*1.50 = 0.900 m2
以上小計: +0.900 = 0.900 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G19 ,位置序號: -13

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.40*1.49 = 0.596 m2
以上小計: +0.596 = 0.596 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G19 ,位置序號: -14

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*1.49 = 0.894 m2
以上小計: +0.894 = 0.894 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G19 ,位置序號: -27

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.40*1.49 = 0.596 m2
以上小計: +0.596 = 0.596 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:G19 ,位置序號: -28

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(跳色)(色另定)(表面防風化處理) 2

主尺寸:

0.60*1.49 = 0.894 m2
以上小計: +0.894 = 0.894 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:CS1 ,位置序號: -30

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1

主尺寸:
0.50*5.75 = 2.875 m2
以上小計: +2.875 = 2.875 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:CS1 ,位置序號: -31

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1

主尺寸:
0.50*5.75 = 2.875 m2
以上小計: +2.875 = 2.875 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:CS1 ,位置序號: -32

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1

主尺寸:
0.50*5.75 = 2.875 m2
以上小計: +2.875 = 2.875 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:CS1 ,位置序號: -33

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1

主尺寸:
0.50*5.75 = 2.875 m2
以上小計: +2.875 = 2.875 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:CS1 ,位置序號: -34

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1

主尺寸:
0.50*5.75 = 2.875 m2
以上小計: +2.875 = 2.875 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:CS1 ,位置序號: -37

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1

主尺寸:
0.50*5.75 = 2.875 m2
以上小計: +2.875 = 2.875 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:CS1 ,位置序號: -38

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1

主尺寸:
0.50*5.75 = 2.875 m2
以上小計: +2.875 = 2.875 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:CS1 ,位置序號: -39

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1

主尺寸:
0.50*5.75 = 2.875 m2
以上小計: +2.875 = 2.875 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:CS1 ,位置序號: -40

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定) 1

主尺寸:
0.50*5.75 = 2.875 m2
以上小計: +2.875 = 2.875 m2

****

PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:CS1 ,位置序號: -41

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1
主尺寸:
0.50*5.75 = 2.875 m2
以上小計: +2.875 = 2.875 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:CS1 ,位置序號: -36
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1
主尺寸:
0.50*5.75 = 2.875 m2
以上小計: +2.875 = 2.875 m2

****
PMC24-01[樓層]: P3 外牆構件:CS1 ,位置序號: -35
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 外牆粉刷抿石子(單色)(色另定)　1
主尺寸:
0.50*5.75 = 2.875 m2
以上小計: +2.875 = 2.875 m2

****

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P3 (代表樓層:P3->P3)

PMC24-01-樓層: P3, 版ID: CSA', 位置序號: 6 [X15:+164,Y7:-23];尺寸(樑內緣):575.00 * 50.00 cm ;[擴充半樑]:575.00 * 50.00 cm; 版厚: 18 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]575.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(50/15)+1)/100	24.44
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]50.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(575/15)+1)/100	33.54
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]575.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(50/15)+1)/100	24.44
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]50.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(575/15)+1)/100	33.54

工作筋計算:
　　#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(18-6)*2+10 =54.00 cm
　　垂直向排數: Int(575/100)= 5 行
　　水平向排數: Int(50/100)= 0 列
　　工作筋總長: 54.00*5*0/100= 0.00 M
　　#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
　　長向總長: 50.00*(ceiling(575.00/200)+1)= 200.00 cm
　　短向總長: 575.00*(ceiling(50.00/200)+1)= 1150.00 cm
　　版長短向施工支撐工作筋總長: (200.00+1150.00)/100= 13.50 M
模版計算:
　　模版面積: 計算式:575.0*50.0/ 10000 = 2.88 M2
　　註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
　　版邊沿封模計算:
　　(+第1邊:50.00*18+第2邊:575.00*18+第3邊:50.00*18)/10000=1.22 M2
　　模版小計:2.88-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=2.88 M2
　　註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
　　側模小計(普通模):=1.22 M2
RC計算:
　　575.0*50.0/ 10000 *18/100= 0.518 M3
　　RC小計:0.518-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.518 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
　　#3=115.96 M*(1-0.0000)=115.96 M (115.96 M*0.560/1000= 0.0649 T)
　　#4=13.50 M*(1-0.0000)=13.50 M (13.50 M*0.994/1000= 0.0134 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.078 T
模版小計(清)= 2.88 M2
側模小計(普通模) = 1.22 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.518 M3

PMC24-01-樓層: P3, 版ID: CSA', 位置序號: 1 [X15:+164,Y1:-148];尺寸(樑內緣):575.00 * 50.00 cm ;[擴充半樑]:575.00 * 50.00 cm; 版厚: 18 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]575.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(50/15)+1)/100	24.44
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]50.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(575/15)+1)/100	33.54
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]575.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(50/15)+1)/100	24.44
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]50.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(575/15)+1)/100	33.54

工作筋計算:
　　#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(18-6)*2+10 =54.00 cm

垂直向排數: Int(575/100)= 5 行
水平向排數: Int(50/100)= 0 列
工作筋總長: 54.00*5*0/100= 0.00 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 50.00*(ceiling(575.00/200)+1)= 200.00 cm
短向總長: 575.00*(ceiling(50.00/200)+1)= 1150.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (200.00+1150.00)/100= 13.50 M
模版計算:
模版面積: 計算式:575.0*50.0/ 10000 = 2.88 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第1邊:50.00*18+第2邊:575.00*18+第3邊:50.00*18)/10000=1.22 M2
模版小計:2.88-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=2.88 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=1.22 M2
RC計算:
575.0*50.0/ 10000 *18/100= 0.518 M3
RC小計:0.518-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.518 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=115.96 M*(1-0.0000)=115.96 M (115.96 M*0.560/1000= 0.0649 T)
#4=13.50 M*(1-0.0000)=13.50 M (13.50 M*0.994/1000= 0.0134 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.078 T
模版小計(清)= 2.88 M2
側模小計(普通模) = 1.22 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.518 M3

PMC24-01-樓層: P3, 版ID: CSA', 位置序號: 2 [X15:+164,Y2:-23];尺寸(樑內緣):575.00 * 50.00 cm ;[擴充半樑]:575.00 * 50.00 cm; 版厚: 18 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]575.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(50/15)+1)/100	24.44
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]50.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(575/15)+1)/100	33.54
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]575.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(50/15)+1)/100	24.44
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]50.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(575/15)+1)/100	33.54

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(18-6)*2+10 =54.00 cm
垂直向排數: Int(575/100)= 5 行
水平向排數: Int(50/100)= 0 列
工作筋總長: 54.00*5*0/100= 0.00 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 50.00*(ceiling(575.00/200)+1)= 200.00 cm
短向總長: 575.00*(ceiling(50.00/200)+1)= 1150.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (200.00+1150.00)/100= 13.50 M
模版計算:
模版面積: 計算式:575.0*50.0/ 10000 = 2.88 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第1邊:50.00*18+第2邊:575.00*18+第3邊:50.00*18)/10000=1.22 M2
模版小計:2.88-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=2.88 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=1.22 M2
RC計算:
575.0*50.0/ 10000 *18/100= 0.518 M3
RC小計:0.518-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.518 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=115.96 M*(1-0.0000)=115.96 M (115.96 M*0.560/1000= 0.0649 T)
#4=13.50 M*(1-0.0000)=13.50 M (13.50 M*0.994/1000= 0.0134 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.078 T
模版小計(清)= 2.88 M2
側模小計(普通模) = 1.22 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.518 M3

PMC24-01-樓層: P3, 版ID: CSA', 位置序號: 3 [X15:+164,Y3:+103];尺寸(樑內緣):575.00 * 50.00 cm ;[擴充半樑]:575.00 * 50.00 cm; 版厚: 18 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]575.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(50/15)+1)/100	24.44
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]50.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(575/15)+1)/100	33.54
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]575.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(50/15)+1)/100	24.44
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]50.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(575/15)+1)/100	33.54

工作筋計算:
　　#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(18-6)*2+10 =54.00 cm
　　垂直向排數: Int(575/100)= 5 行
　　水平向排數: Int(50/100)= 0 列
　　工作筋總長: 54.00*5*0/100= 0.00 M
　　#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
　　長向總長: 50.00*(ceiling(575.00/200)+1)= 200.00 cm
　　短向總長: 575.00*(ceiling(50.00/200)+1)= 1150.00 cm
　　版長短向施工支撐工作筋總長: (200.00+1150.00)/100= 13.50 M
模版計算:
　　模版面積: 計算式:575.0*50.0/ 10000 = 2.88 M2
　　註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
　　版邊沿封模計算:
　　(+第1邊:50.00*18+第2邊:575.00*18+第3邊:50.00*18)/10000=1.22 M2
　　模版小計:2.88-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=2.88 M2
　　註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
　　側模小計(普通模):=1.22 M2
RC計算:
　　575.0*50.0/ 10000 *18/100= 0.518 M3
　　RC小計:0.518-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.518 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
　　#3=115.96 M*(1-0.0000)=115.96 M (115.96 M*0.560/1000= 0.0649 T)
　　#4=13.50 M*(1-0.0000)=13.50 M (13.50 M*0.994/1000= 0.0134 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.078 T
模版小計(清)= 2.88 M2
側模小計(普通模) = 1.22 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.518 M3

PMC24-01-樓層: P3, 版ID: CSA', 位置序號: 4 [X15:+164,Y4:+228];尺寸(樑內緣):575.00 * 50.00 cm ;[擴充半樑]:575.00 * 50.00 cm; 版厚: 18 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]575.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(50/15)+1)/100	24.44
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]50.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(575/15)+1)/100	33.54
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]575.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(50/15)+1)/100	24.44
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]50.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(575/15)+1)/100	33.54

工作筋計算:
　　#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(18-6)*2+10 =54.00 cm
　　垂直向排數: Int(575/100)= 5 行
　　水平向排數: Int(50/100)= 0 列
　　工作筋總長: 54.00*5*0/100= 0.00 M
　　#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
　　長向總長: 50.00*(ceiling(575.00/200)+1)= 200.00 cm

短向總長: 575.00*(ceiling(50.00/200)+1)= 1150.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (200.00+1150.00)/100= 13.50 M
模版計算:
模版面積: 計算式:575.0*50.0/ 10000 = 2.88 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第1邊:50.00*18+第2邊:575.00*18+第3邊:50.00*18)/10000=1.22 M2
模版小計:2.88-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=2.88 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=1.22 M2
RC計算:
575.0*50.0/ 10000 *18/100= 0.518 M3
RC小計:0.518-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.518 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=115.96 M*(1-0.0000)=115.96 M (115.96 M*0.560/1000= 0.0649 T)
#4=13.50 M*(1-0.0000)=13.50 M (13.50 M*0.994/1000= 0.0134 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.078 T
模版小計(清)= 2.88 M2
側模小計(普通模) = 1.22 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.518 M3

PMC24-01-樓層: P3, 版ID: CSA', 位置序號: 5 [X15:+164,Y6:-148];尺寸(樑內緣):575.00 * 50.00 cm ;[擴充半樑]:575.00 * 50.00 cm; 版厚: 18 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]575.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(50/15)+1)/100	24.44
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]50.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(575/15)+1)/100	33.54
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]575.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(50/15)+1)/100	24.44
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]50.00+[延伸-搭接]36*1)*(Round(575/15)+1)/100	33.54

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(18-6)*2+10 =54.00 cm
垂直向排數: Int(575/100)= 5 行
水平向排數: Int(50/100)= 0 列
工作筋總長: 54.00*5*0/100= 0.00 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 50.00*(ceiling(575.00/200)+1)= 200.00 cm
短向總長: 575.00*(ceiling(50.00/200)+1)= 1150.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (200.00+1150.00)/100= 13.50 M
模版計算:
模版面積: 計算式:575.0*50.0/ 10000 = 2.88 M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑內緣線,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第1邊:50.00*18+第2邊:575.00*18+第3邊:50.00*18)/10000=1.22 M2
模版小計:2.88-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=2.88 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=1.22 M2
RC計算:
575.0*50.0/ 10000 *18/100= 0.518 M3
RC小計:0.518-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.518 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=115.96 M*(1-0.0000)=115.96 M (115.96 M*0.560/1000= 0.0649 T)
#4=13.50 M*(1-0.0000)=13.50 M (13.50 M*0.994/1000= 0.0134 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.078 T
模版小計(清)= 2.88 M2
側模小計(普通模) = 1.22 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.518 M3

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P3 (代表樓層:P3->P3)

裝修空間構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P3 (代表樓層:P3->P3)

PMC24-01[樓層]: P3 [空間名稱]:101 活動中心 ,空間編號: ,位置序號: 1 [X12:-231,Y4:-66]

平頂計算:
平頂材料:(1) W1-內牆邊樑1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:獨立邊樑裝修)(邊樑粉刷計入平頂)
以上小計: = 0.000 m2

牆面計算:
牆面材料:(1) W1-內牆1:3水泥粉光+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:RC牆+磚牆)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
+[小段:1-(空牆段)] 0.450*0 = 0.000 m2
邊段: 2
+[小段:1-半高(輕隔間段)-不計]0 = 0.000 m2
邊段: 3
+[小段:1-半高(輕隔間段)-不計]0 = 0.000 m2
邊段: 4
+[小段:1-(空牆段)] 0.150*0 = 0.000 m2
邊段: 5
+[小段:1-(空牆段)] 0.150*0 = 0.000 m2
邊段: 6
+[小段:1-(自訂高度牆)] 36.788*0.90 = 33.109 m2
邊段: 7
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.090*0.90 = 0.081 m2
邊段: 8
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.078*0.90 = 0.070 m2
邊段: 9
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.078*0.90 = 0.070 m2
邊段: 10
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.078*0.90 = 0.070 m2
邊段: 11
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.090*0.90 = 0.081 m2
邊段: 12
+[小段:1-(自訂高度牆)] 21.038*0.90 = 18.934 m2
邊段: 13
+[小段:1-(空牆段)] 37.350*0 = 0.000 m2
以上邊段小計: = 52.416 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +52.416 = 52.416 m2
牆面材料:(2) W1-內牆批土+室內水泥漆(一底二度，環保漆，色另訂)(無天花板至頂，有天花板至板上10cm) =>(裝修範圍:輕隔間)(邊樑粉刷計入平頂)
粉刷起始: 0.00m, 粉刷終止: 到頂
主尺寸:
邊段: 1
= 0.000 m2
邊段: 2
+[小段:1-(自訂高度牆)] 0.150*3.15 = 0.473 m2
邊段: 3
+[小段:1-(自訂高度牆)] 20.700*3.15 = 65.205 m2
邊段: 4
= 0.000 m2
邊段: 5
= 0.000 m2
邊段: 6
= 0.000 m2
邊段: 7
= 0.000 m2
邊段: 8
= 0.000 m2
邊段: 9
= 0.000 m2
邊段: 10
= 0.000 m2
邊段: 11

= 0.000 m2
邊段: 12
= 0.000 m2
邊段: 13
= 0.000 m2
以上邊段小計: = 65.678 m2
內牆段粉刷扣除量小計: [設定不回扣]0.00 m2
以上小計: +65.678 = 65.678 m2

踢腳計算:

****

裝修空間構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P3 (代表樓層:P3->P3)

[樓層]: P3 [輕隔間牆名稱]:2 ,位置序號: 1 -輕質鋼網牆(戶別:):PMC24-01 [X12:-231,Y0:+8]

輕隔間(磚牆)面積計算:

大段:1

小段1: 半高牆=(L)2000.00*(H)90/10000=18.00 M2

輕隔間牆面積小計(未扣除開口前): 18.00 M2

輕隔間牆面積小計(扣除開口後): 18.00-[門窗開口]0.00-[自由開口]0.00+[額外增減]0.00= 18.00 M2

****

[樓層]: P3 [輕隔間牆名稱]:2 ,位置序號: 2 -輕質鋼網牆(戶別:):PMC24-01 [X12:-231,Y0:+8]

輕隔間(磚牆)面積計算:

大段:1

小段1: 半高牆=(L)2000.00*(H)315.25/10000=63.05 M2

輕隔間牆面積小計(未扣除開口前): 63.05 M2

輕隔間牆面積小計(扣除開口後): 63.05-[門窗開口]0.00-[自由開口]0.00+[額外增減]0.00= 63.05 M2

****

[樓層]: P3 [輕隔間牆名稱]:1 ,位置序號: 3 -15CM輕隔間(舞台背牆)(戶別:):PMC24-01 [X12:-246,Y0:+88]

輕隔間(磚牆)面積計算:

大段:1

小段1: 半高牆=(L)2070.00*(H)315.25/10000=65.26 M2

輕隔間牆面積小計(未扣除開口前): 65.26 M2

輕隔間牆面積小計(扣除開口後): 65.26-[門窗開口]0.00-[自由開口]0.00+[額外增減]0.00= 65.26 M2

****

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P3 (代表樓層:P3->P3)

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: B6+20, 位置序號: 23 [X15:+229,Y1:-150], 樑長: 550.36 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 80 cm
施工:明開挖
樑跨代號: X15(229), 本跨樑序列=>[B6+20:B6+20:B6+20:B6+20:B6+20:B7+20], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((550.36+[搭接]198*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	26.68
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((550.36+[搭接-下]152*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	25.30
#7		腰筋(跨直通)	(550.36+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	33.13
#3		左箍	[單箍長]((40+80)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	43.66
#3		中箍	[單箍長]((40+80)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((550.36-17*10-17*10)/12+1)/100	46.23
#3		右箍	[單箍長]((40+80)*2-8*4+12.21*4)*17/100	43.66

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(550.36/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (550.36*80*2)/10000= 8.81 M2
模版(樑底模)= (550.36*40)/10000= 2.20 M2
模版小計(樑側模):8.81 M2
模版小計(樑底模):2.20-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 2.20 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*80*550.36/1000000= 1.761 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=133.562 M (133.562 M*0.560/1000= 0.0748 T)
#7=85.116 M (85.116 M*3.040/1000= 0.2588 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3419 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 11.01 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.761 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: B6+20, 位置序號: 24 [X15:+229,Y2:-23], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 80 cm
施工:明開挖
樑跨代號: X15(229), 本跨樑序列=>[B6+20:B6+20:B6+20:B6+20:B6+20:B7+20], 本支樑次序: 2

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#7		腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	32.92
#3		左箍	[單箍長]((40+80)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	43.66

#3		中箍	[單箍長]((40+80)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	46.23
#3		右箍	[單箍長]((40+80)*2-8*4+12.21*4)*17/100	43.66

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (545.00*80*2)/10000= 8.72 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
模版小計(樑側模):8.72 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 2.18 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*80*545.00/1000000= 1.744 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=133.562 M (133.562 M*0.560/1000= 0.0748 T)
#7=80.920 M (80.920 M*3.040/1000= 0.2460 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3291 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.90 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.744 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: B6+20, 位置序號: 25 [X15:+229,Y3:+103], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 80 cm
施工:明開挖
樑跨代號: X15(229), 本跨樑序列=>[B6+20:B6+20:B6+20:B6+20:B6+20:B7+20], 本支樑次序: 3

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#7		腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	32.92
#3		左箍	[單箍長]((40+80)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	43.66
#3		中箍	[單箍長]((40+80)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	46.23
#3		右箍	[單箍長]((40+80)*2-8*4+12.21*4)*17/100	43.66

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (545.00*80*2)/10000= 8.72 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
模版小計(樑側模):8.72 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 2.18 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*80*545.00/1000000= 1.744 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=133.562 M (133.562 M*0.560/1000= 0.0748 T)
#7=80.920 M (80.920 M*3.040/1000= 0.2460 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3291 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.90 M2

樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.744 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: B6+20, 位置序號: 26 [X15:+229,Y4:+228], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 80 cm
施工:明開挖
樑跨代號: X15(229), 本跨樑序列=>[B6+20:B6+20:B6+20:B6+20:B6+20:B7+20], 本支樑次序: 4

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#7	———	腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	32.92
#3		左箍	[單箍長]((40+80)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	43.66
#3		中箍	[單箍長]((40+80)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	46.23
#3		右箍	[單箍長]((40+80)*2-8*4+12.21*4)*17/100	43.66

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (545.00*80*2)/10000= 8.72 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
模版小計(樑側模):8.72 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 2.18 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*80*545.00/1000000= 1.744 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=133.562 M (133.562 M*0.560/1000= 0.0748 T)
#7=80.920 M (80.920 M*3.040/1000= 0.2460 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3291 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.90 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.744 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: B6+20, 位置序號: 27 [X15:+229,Y6:-147], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 80 cm
施工:明開挖
樑跨代號: X15(229), 本跨樑序列=>[B6+20:B6+20:B6+20:B6+20:B6+20:B7+20], 本支樑次序: 5

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	18.75
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#7	———	腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*0+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	25.00
#3		左箍	[單箍長]((40+80)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	43.66

#3		中箍	[單箍長]((40+80)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	46.23
#3		右箍	[單箍長]((40+80)*2-8*4+12.21*4)*17/100	43.66

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (545.00*80*2)/10000= 8.72 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
模版小計(樑側模):8.72 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 2.18 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*80*545.00/1000000= 1.744 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=133.562 M (133.562 M*0.560/1000= 0.0748 T)
#7=67.060 M (67.060 M*3.040/1000= 0.2039 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.2870 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.90 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.744 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: B7+20, 位置序號: 28 [X15:+229,Y7:-20], 樑長: 550.36 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 80 cm
施工:明開挖
樑跨代號: X15(229), 本跨樑序列=>[B6+20:B6+20:B6+20:B6+20:B6+20:B7+20], 本支樑次序: 6

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((550.36+[搭接]198*1+[右錨定](70+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	26.68
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((550.36+[搭接-下]152*1+[右錨定]70+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	25.30
#7		腰筋(跨直通)	(550.36+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	33.13
#3		左箍	[單箍長]((40+80)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	43.66
#3		中箍	[單箍長]((40+80)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((550.36-17*10-17*10)/12+1)/100	46.23
#3		右箍	[單箍長]((40+80)*2-8*4+12.21*4)*17/100	43.66

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(550.36/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (550.36*80*2)/10000= 8.81 M2
模版(樑底模)= (550.36*40)/10000= 2.20 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W5PCZ: (40.00+80*2-0*2)*5/10000=0.10 M2
以上小計:0.10 M2
模版小計(樑側模):8.81 M2
模版小計(樑底模):2.20-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.10= 2.10 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*80*550.36/1000000= 1.761 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=133.562 M (133.562 M*0.560/1000= 0.0748 T)
#7=85.116 M (85.116 M*3.040/1000= 0.2588 T)

#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3419 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 10.91 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.761 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: B18, 位置序號: 14 [X10:-171,Y1:-148], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X10(-171), 本跨樑序列=>[B18:B19:B19:B19:B19:B19], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	26.52
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左錨定](70+31.0)+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	25.14
#7		腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	32.92
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (545.00*60*2)/10000= 6.54 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
模版小計(樑側模):6.54 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 2.18 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=84.580 M (84.580 M*3.040/1000= 0.2571 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3286 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 8.72 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: B19, 位置序號: 15 [X10:-171,Y2:-23], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X10(-171), 本跨樑序列=>[B18:B19:B19:B19:B19:B19], 本支樑次序: 2

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#7		腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	32.92
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86

#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (545.00*60*2)/10000= 6.54 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
模版小計(樑側模):6.54 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 2.18 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=80.920 M (80.920 M*3.040/1000= 0.2460 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3175 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 8.72 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: B19, 位置序號: 16 [X10:-171,Y3:+103], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X10(-171), 本跨樑序列=>[B18:B19:B19:B19:B19:B19], 本支樑次序: 3

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#7		腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	32.92
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (545.00*60*2)/10000= 6.54 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
模版小計(樑側模):6.54 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 2.18 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=80.920 M (80.920 M*3.040/1000= 0.2460 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3175 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 8.72 M2

樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: B19, 位置序號: 17 [X10:-171,Y4:+228], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X10(-171), 本跨樑序列=>[B18:B19:B19:B19:B19:B19], 本支樑次序: 4

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	24.69
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*1+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#7	———	腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	32.92
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
　　本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
　　錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
　　模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (545.00*60*2)/10000= 6.54 M2
　　模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
　　模版小計(樑側模):6.54 M2
　　模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 2.18 M2
RC計算:
　　RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
　　#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
　　#7=80.920 M (80.920 M*3.040/1000= 0.2460 T)
　　#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3175 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 8.72 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: B19, 位置序號: 18 [X10:-171,Y6:-147], 樑長: 545.00 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X10(-171), 本跨樑序列=>[B18:B19:B19:B19:B19:B19], 本支樑次序: 5

#7	———	#7 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接]198*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	18.75
#7	———	#7 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((545.00+[搭接-下]152*0+[左半柱/半樑]80/2+[右半柱/半樑]80/2)*3)/100	23.31
#7	———	腰筋(跨直通)	(545.00+[搭接]198*0+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	25.00
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86

#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((545.00-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(545/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (545.00*60*2)/10000= 6.54 M2
模版(樑底模)= (545.00*40)/10000= 2.18 M2
模版小計(樑側模):6.54 M2
模版小計(樑底模):2.18-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 2.18 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*545.00/1000000= 1.308 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=67.060 M (67.060 M*3.040/1000= 0.2039 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.2754 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 8.72 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 1.308 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: B19, 位置序號: 19 [X10:-171,Y7:-20], 樑長: 550.36 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X10(-171), 本跨樑序列=>[B18:B19:B19:B19:B19:B19], 本支樑次序: 6

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((550.36+[搭接]198*1+[右錨定](70+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	26.68
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((550.36+[搭接-下]152*1+[右錨定]70+31.0)+[左半柱/半樑]80/2)*3)/100	25.30
#7		腰筋(跨直通)	(550.36+[搭接]198*1+[左半柱/樑]80/2+[右半柱/樑]80/2)*[支]2*[雙側]2/100	33.13
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]17/100	36.86
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((550.36-17*10-17*10)/12+1)/100	39.03
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*17/100	36.86

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(550.36/150)/100= 2.10 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (550.36*60*2)/10000= 6.60 M2
模版(樑底模)= (550.36*40)/10000= 2.20 M2
模版小計(樑側模):6.60 M2
模版小計(樑底模):2.20-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 2.20 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*550.36/1000000= 1.321 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=112.762 M (112.762 M*0.560/1000= 0.0631 T)
#7=85.116 M (85.116 M*3.040/1000= 0.2588 T)
#8=2.100 M (2.100 M*3.980/1000= 0.0084 T)
鋼筋小計 = 0.3303 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 8.81 M2

樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.321 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: b3, 位置序號: 2 [X10:-16,Y1:-138], 樑長: 565.00 cm 樑寬: 30 cm 樑深: 55 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X10(-16), 本跨樑序列=>[b3:b3:b3:b3:b3:b3], 本支樑次序: 1

#6		#6 上主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((565.00+[搭接]140*1+[左錨定](30+26.4)+[右半柱/半樑]40/2)*3)/100	23.44
#6		#6 下主筋(跨直通)-第1組:[首樑,左錨定,右延伸]	((565.00+[搭接-下]108*1+[左錨定](30+26.4)+[右半柱/半樑]40/2)*3)/100	22.48
#6		上層左外端加鐵(第1組)-首樑	(180.0+[左錨定]30+26.4)*1/100	2.36
#6		上層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬	(180.0+[錨定]30+26.4)*1/100	2.00
#6		下層中央加鐵(第1組)	(565.00-85-85+[搭接]108*0)*1/100	3.95
#3		左箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]9/100	16.82
#3		中箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((565.00-9*20-9*20)/20+1)/100	20.55
#3		右箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*9/100	16.82

#7 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]30+[兩側延伸]15*2= 60.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (60.00*Int(565/150)/100= 1.80 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (565.00*55*2)/10000= 6.22 M2
模版(樑底模)= (565.00*30)/10000= 1.70 M2
模版小計(樑側模):6.22 M2
模版小計(樑底模):1.70-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.70 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 30*55*565.00/1000000= 0.932 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=54.186 M (54.186 M*0.560/1000= 0.0303 T)
#6=54.240 M (54.240 M*2.250/1000= 0.1220 T)
#7=1.800 M (1.800 M*3.040/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計 = 0.1579 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.91 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.932 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: b3, 位置序號: 4 [X10:-16,Y2:-23], 樑長: 585.00 cm 樑寬: 30 cm 樑深: 55 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X10(-16), 本跨樑序列=>[b3:b3:b3:b3:b3:b3], 本支樑次序: 2

#6		#6 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((585.00+[搭接]140*1+[左半柱/半樑]40/2+[右半柱/半樑]40/2)*3)/100	22.95
#6		#6 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((585.00+[搭接-下]108*1+[左半柱/半樑]40/2+[右半柱/半樑]40/2)*3)/100	21.99

#6		上層左外端加鐵(第1組)-延伸(半柱)	(180.0+40/2)*1/100	2.00
#6		上層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬	(180.0+[錨定]30+26.4)*1/100	2.00
#6		下層中央加鐵(第1組)	(585.00-85-85+[搭接]108*0)*1/100	4.15
#3		左箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]9/100	16.82
#3		中箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((585.00-9*20-9*20)/20+1)/100	22.42
#3		右箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*9/100	16.82

#7 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]30+[兩側延伸]15*2= 60.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (60.00*Int(585/150)/100= 1.80 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (585.00*55*2)/10000= 6.44 M2
模版(樑底模)= (585.00*30)/10000= 1.76 M2
模版小計(樑側模):6.44 M2
模版小計(樑底模):1.76-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.76 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 30*55*585.00/1000000= 0.965 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=56.055 M (56.055 M*0.560/1000= 0.0314 T)
#6=53.090 M (53.090 M*2.250/1000= 0.1195 T)
#7=1.800 M (1.800 M*3.040/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計 = 0.1563 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 8.19 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.965 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: b3, 位置序號: 6 [X10:-16,Y3:+103], 樑長: 585.00 cm 樑寬: 30 cm 樑深: 55 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X10(-16), 本跨樑序列=>[b3:b3:b3:b3:b3:b3], 本支樑次序: 3

#6		#6 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((585.00+[搭接]140*1+[左半柱/半樑]40/2+[右半柱/半樑]40/2)*3)/100	22.95
#6		#6 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((585.00+[搭接-下]108*1+[左半柱/半樑]40/2+[右半柱/半樑]40/2)*3)/100	21.99
#6		上層左外端加鐵(第1組)-延伸(半柱)	(180.0+40/2)*1/100	2.00
#6		上層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬	(180.0+[錨定]30+26.4)*1/100	2.00
#6		下層中央加鐵(第1組)	(585.00-85-85+[搭接]108*0)*1/100	4.15
#3		左箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]9/100	16.82

#3		中箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((585.00-9*20-9*20)/20+1)/100	22.42
#3		右箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*9/100	16.82

#7 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]30+[兩側延伸]15*2= 60.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (60.00*Int(585/150)/100= 1.80 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (585.00*55*2)/10000= 6.44 M2
模版(樑底模)= (585.00*30)/10000= 1.76 M2
模版小計(樑側模):6.44 M2
模版小計(樑底模):1.76-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.76 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 30*55*585.00/1000000= 0.965 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=56.055 M (56.055 M*0.560/1000= 0.0314 T)
#6=53.090 M (53.090 M*2.250/1000= 0.1195 T)
#7=1.800 M (1.800 M*3.040/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計 = 0.1563 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 8.19 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.965 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: b3, 位置序號: 8 [X10:-16,Y4:+228], 樑長: 585.00 cm 樑寬: 30 cm 樑深: 55 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X10(-16), 本跨樑序列=>[b3:b3:b3:b3:b3:b3], 本支樑次序: 4

#6		#6 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((585.00+[搭接]140*1+[左半柱/半樑]40/2+[右半柱/半樑]40/2) *3)/100	22.95
#6		#6 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((585.00+[搭接-下]108*1+[左半柱/半樑]40/2+[右半柱/半樑] 40/2)*3)/100	21.99
#6		上層左外端加鐵(第1組)-延伸(半柱)	(180.0+40/2)*1/100	2.00
#6		上層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬	(180.0+[錨定]30+26.4)*1/100	2.00
#6		下層中央加鐵(第1組)	(585.00-85-85+[搭接]108*0)*1/100	4.15
#3		左箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]9/100	16.82
#3		中箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int ((585.00-9*20-9*20)/20+1)/100	22.42
#3		右箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*9/100	16.82

#7 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]30+[兩側延伸]15*2= 60.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (60.00*Int(585/150)/100= 1.80 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (585.00*55*2)/10000= 6.44 M2
模版(樑底模)= (585.00*30)/10000= 1.76 M2
模版小計(樑側模):6.44 M2
模版小計(樑底模):1.76-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.76 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 30*55*585.00/1000000= 0.965 M3

----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=56.055 M (56.055 M*0.560/1000= 0.0314 T)
#6=53.090 M (53.090 M*2.250/1000= 0.1195 T)
#7=1.800 M (1.800 M*3.040/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計 = 0.1563 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 8.19 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.965 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: b3, 位置序號: 10 [X10:-16,Y6:-147], 樑長: 585.00 cm 樑寬: 30 cm 樑深: 55 cm 施工: 明開挖
樑跨代號: X10(-16), 本跨樑序列=>[b3:b3:b3:b3:b3:b3], 本支樑次序: 5

#6		#6 上主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((585.00+[搭接]140*0+[左半柱/半樑]40/2+[右半柱/半樑]40/2)*3)/100	18.75
#6		#6 下主筋(跨直通)-第1組:[中間樑,左延伸,右延伸]	((585.00+[搭接-下]108*0+[左半柱/半樑]40/2+[右半柱/半樑]40/2)*3)/100	21.99
#6		上層左外端加鐵(第1組)-延伸(半柱)	(180.0+40/2)*1/100	2.00
#6		上層右外端加鐵(第1組)-延伸筋(半柱寬	(180.0+[錨定]30+26.4)*1/100	2.00
#6		下層中央加鐵(第1組)	(585.00-85-85+[搭接]108*0)*1/100	4.15
#3		左箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]9/100	16.82
#3		中箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((585.00-9*20-9*20)/20+1)/100	22.42
#3		右箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*9/100	16.82

#7 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]30+[兩側延伸]15*2= 60.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (60.00*Int(585/150)/100= 1.80 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (585.00*55*2)/10000= 6.44 M2
模版(樑底模)= (585.00*30)/10000= 1.76 M2
模版小計(樑側模):6.44 M2
模版小計(樑底模):1.76-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.76 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 30*55*585.00/1000000= 0.965 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=56.055 M (56.055 M*0.560/1000= 0.0314 T)
#6=48.890 M (48.890 M*2.250/1000= 0.1100 T)
#7=1.800 M (1.800 M*3.040/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計 = 0.1469 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 8.19 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.965 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: b3, 位置序號: 12 [X10:-16,Y7:-35], 樑長: 560.00 cm 樑寬: 30 cm 樑深: 55 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X10(-16), 本跨樑序列=>[b3:b3:b3:b3:b3:b3], 本支樑次序: 6

#6		#6 上主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((560.00+[搭接]140*1+[右錨定](30+26.4)+[左半柱/半樑]40/2)*3)/100	23.29

#6		#6 下主筋(跨直通)-第1組:[尾樑,左延伸,右錨定]	((560.00+[搭接-下]108*1+[右錨定]30+26.4)+[左半柱/半樑]40/2)*3)/100	22.33
#6		上層左外端加鐵(第1組)-延伸(半柱)	(180.0+40/2)*1/100	2.00
#6		上層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(180.0+[錨定]30+26.4)*1/100	2.36
#6		下層中央加鐵(第1組)	(560.00-85-85+[搭接]108*0)*1/100	3.90
#3		左箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]9/100	16.82
#3		中箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int((560.00-9*20-9*20)/20+1)/100	20.55
#3		右箍	[單箍長]((30+55)*2-8*4+12.21*4)*9/100	16.82

#7 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]30+[兩側延伸]15*2= 60.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (60.00*Int(560/150)/100= 1.80 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (560.00*55*2)/10000= 6.16 M2
模版(樑底模)= (560.00*30)/10000= 1.68 M2
模版小計(樑側模):6.16 M2
模版小計(樑底模):1.68-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.68 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 30*55*560.00/1000000= 0.924 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=54.186 M (54.186 M*0.560/1000= 0.0303 T)
#6=53.890 M (53.890 M*2.250/1000= 0.1213 T)
#7=1.800 M (1.800 M*3.040/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計 = 0.1571 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 7.84 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.924 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: (傾角:2度)G17, 位置序號: 21 [X12:-231,Y8:-190], 樑長: (傾角修正後) 1020.62 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 70 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X12:-231,Y8:-190, 本跨樑序列=>[G17], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((1020.62+[搭接]198*1+[左錨定]50+31.0+[右錨定]50+31.0)*4)/100	55.22
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((1020.62+[搭接-下]152*1+[左錨定]50+31.0+[右錨定]50+31.0)*5)/100	66.73
#7		腰筋(跨直通)	(1020.62+[搭接]198*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]2*[雙側]2/100	51.14
#7		上層左外端加鐵(第1組)-首樑	(310.0+[左錨定]50+31.0)*3/100	11.73
#7		上層右外端加鐵(第1組)-尾樑	(310.0+[錨定]50+31.0)*3/100	11.73

#7		下層中央加鐵(第1組)	(1020.62-200-200+[搭接]152*0)*2/100	12.41
#4		左箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(1020.62/4/12)+1)*1/100	53.58
#4		中箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(1020.62/2/12)*1/100	102.30
#4		右箍	[單箍長]((40+70)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(1020.62/4/12)+1)*1/100	53.58

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(1020.62/150)/100= 4.20 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (1020.62*70*2)/10000= 14.29 M2
模版(樑底模)= (1020.62*40)/10000= 4.08 M2
模版小計(樑側模):14.29 M2
模版小計(樑底模):4.08-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 4.08 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*70*1020.62/1000000= 2.858 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=209.463 M (209.463 M*0.994/1000= 0.2082 T)
#7=208.972 M (208.972 M*3.040/1000= 0.6353 T)
#8=4.200 M (4.200 M*3.980/1000= 0.0167 T)
鋼筋小計 = 0.8602 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 18.37 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 2.858 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: (傾角:2度)G18, 位置序號: 20 [X11:+57,Y8:-190], 樑長: (傾角修正後) 435.62 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X11:+57,Y8:-190, 本跨樑序列=>[G18], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((435.62+[搭接]198*1+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]50+31.0)*4)/100	29.42
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((435.62+[搭接-下]152*1+[左錨定]50+31.0+[右錨定]50+31.0)*4)/100	27.58
#7		腰筋(跨直通)	(435.62+[搭接]198*1+[左半柱/樑]0/2+[右半柱/樑]60/2)*[支]2*[雙側]2/100	26.54
#4		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(435.62/4/12)+1)*1/100	22.36
#4		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(435.62/2/12)*1/100	40.24
#4		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(435.62/4/12)+1)*1/100	22.36

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(435.62/150)/100= 1.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (435.62*60*2)/10000= 5.23 M2
模版(樑底模)= (435.62*40)/10000= 1.74 M2
模版小計(樑側模):5.23 M2
模版小計(樑底模):1.74-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 1.74 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*435.62/1000000= 1.045 M3

----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=84.954 M (84.954 M*0.994/1000= 0.0844 T)
#7=83.554 M (83.554 M*3.040/1000= 0.2540 T)
#8=1.400 M (1.400 M*3.980/1000= 0.0056 T)
鋼筋小計 = 0.3440 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 6.97 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.045 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: (傾角:2度)G16, 位置序號: 22 [X14:-19,Y8:-190], 樑長: (傾角修正後) 435.62 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X14:-19,Y8:-190, 本跨樑序列=>[G16], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((435.62+[搭接]198*1+[左錨定]50+31.0+[右錨定]-10+31.0)*4)/100	29.42
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((435.62+[搭接-下]152*1+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]-10+31.0)*4)/100	27.58
#7		腰筋(跨直通)	(435.62+[搭接]198*1+[左半柱/樑]60/2+[右半柱/樑]0/2)*[支]2*[雙側]2/100	26.54
#4		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+13.89*4)*[支](Int(435.62/4/12)+1)*1/100	22.36
#4		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(435.62/2/12)*1/100	40.24
#4		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+13.89*4)*[支]Int(435.62/4/12)+1)*1/100	22.36

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(435.62/150)/100= 1.40 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (435.62*60*2)/10000= 5.23 M2
模版(樑底模)= (435.62*40)/10000= 1.74 M2
樑底「平行」牆連接模版扣除統計:
W5PCZ: 2.86*5.0/10000=0.00 M2
以上小計:0.00 M2
樑底「割交」牆連接模版扣除統計:
W5PCZ: (37.50+60-0)*5/10000=0.05 M2
以上小計:0.05 M2
模版小計(樑側模):5.23 M2
模版小計(樑底模):1.74-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.05= 1.69 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*435.62/1000000= 1.045 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=84.954 M (84.954 M*0.994/1000= 0.0844 T)
#7=83.554 M (83.554 M*3.040/1000= 0.2540 T)
#8=1.400 M (1.400 M*3.980/1000= 0.0056 T)
鋼筋小計 = 0.3440 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 6.92 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 1.045 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: (傾角:2度)G10, 位置序號: 1 [X10:-76,Y0:+60], 樑長: (傾角修正後) 150.09 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X10:-76,Y0:+60, 本跨樑序列=>[G10], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.09+[搭接]198*0+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	8.16

#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.09+[搭接-下]152*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	12.72
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(150.09/4/10)+1)*1/100	8.67
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.09/2/10)*1/100	15.18
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.09/4/10)+1)*1/100	8.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(150.09/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (150.09*60*2)/10000= 1.80 M2
模版(樑底模)= (150.09*40)/10000= 0.60 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*60.0/10000= 0.24 M2
模版小計(樑側模):1.80 M2
模版小計(樑底模):0.60-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 0.60 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.24 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*150.09/1000000= 0.360 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=32.527 M (32.527 M*0.560/1000= 0.0182 T)
#7=20.885 M (20.885 M*3.040/1000= 0.0635 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.0845 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.64 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.360 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: (傾角:2度)G15, 位置序號: 3 [X10:-76,Y1:+165], 樑長: (傾角修正後) 150.09 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X10:-76,Y1:+165, 本跨樑序列=>[G15], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.09+[搭接]198*0+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	8.16
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.09+[搭接-下]152*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	12.72
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(150.09/4/10)+1)*1/100	8.67
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.09/2/10)*1/100	15.18
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.09/4/10)+1)*1/100	8.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(150.09/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)

模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (150.09*60*2)/10000= 1.80 M2
模版(樑底模)= (150.09*40)/10000= 0.60 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*60.0/10000= 0.24 M2
模版小計(樑側模):1.80 M2
模版小計(樑底模):0.60-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 0.60 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.24 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*150.09/1000000= 0.360 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=32.527 M (32.527 M*0.560/1000= 0.0182 T)
#7=20.885 M (20.885 M*3.040/1000= 0.0635 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.0845 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.64 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.360 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: (傾角:2度)G15, 位置序號: 5 [X10:-76,Y3:-210], 樑長: (傾角修正後) 150.09 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X10:-76,Y3:-210, 本跨樑序列=>[G15], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.09+[搭接]198*0+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	8.16
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.09+[搭接-下]152*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	12.72
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(150.09/4/10)+1)*1/100	8.67
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.09/2/10)*1/100	15.18
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.09/4/10)+1)*1/100	8.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(150.09/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (150.09*60*2)/10000= 1.80 M2
模版(樑底模)= (150.09*40)/10000= 0.60 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*60.0/10000= 0.24 M2
模版小計(樑側模):1.80 M2
模版小計(樑底模):0.60-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 0.60 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.24 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*150.09/1000000= 0.360 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=32.527 M (32.527 M*0.560/1000= 0.0182 T)
#7=20.885 M (20.885 M*3.040/1000= 0.0635 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.0845 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.64 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.360 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: (傾角:2度)G15, 位置序號: 7 [X10:-76,Y4:-85], 樑長: (傾角修正後) 150.09 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X10:-76,Y4:-85, 本跨樑序列=>[G15], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.09+[搭接]198*0+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	8.16
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.09+[搭接-下]152*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	12.72
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(150.09/4/10)+1)*1/100	8.67
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.09/2/10)*1/100	15.18
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.09/4/10)+1)*1/100	8.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(150.09/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (150.09*60*2)/10000= 1.80 M2
模版(樑底模)= (150.09*40)/10000= 0.60 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*60.0/10000= 0.24 M2
模版小計(樑側模):1.80 M2
模版小計(樑底模):0.60-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 0.60 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.24 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*150.09/1000000= 0.360 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=32.527 M (32.527 M*0.560/1000= 0.0182 T)
#7=20.885 M (20.885 M*3.040/1000= 0.0635 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.0845 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.64 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.360 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: (傾角:2度)G15, 位置序號: 9 [X10:-76,Y5:+40], 樑長: (傾角修正後) 150.09 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X10:-76,Y5:+40, 本跨樑序列=>[G15], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.09+[搭接]198*0+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	8.16
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.09+[搭接-下]152*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	12.72
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(150.09/4/10)+1)*1/100	8.67
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.09/2/10)*1/100	15.18
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.09/4/10)+1)*1/100	8.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm

本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(150.09/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (150.09*60*2)/10000= 1.80 M2
模版(樑底模)= (150.09*40)/10000= 0.60 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*60.0/10000= 0.24 M2
模版小計(樑側模):1.80 M2
模版小計(樑底模):0.60-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 0.60 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.24 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*150.09/1000000= 0.360 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=32.527 M (32.527 M*0.560/1000= 0.0182 T)
#7=20.885 M (20.885 M*3.040/1000= 0.0635 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.0845 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.64 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.360 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: (傾角:2度)G15, 位置序號: 11 [X10:-76,Y6:+165], 樑長: (傾角修正後) 150.09 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X10:-76,Y6:+165, 本跨樑序列=>[G15], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.09+[搭接]198*0+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	8.16
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((150.09+[搭接-下]152*0+[左錨定]70+31.0+[右錨定]70+31.0)*3)/100	12.72
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(150.09/4/10)+1)*1/100	8.67
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.09/2/10)*1/100	15.18
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(150.09/4/10)+1)*1/100	8.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(150.09/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (150.09*60*2)/10000= 1.80 M2
模版(樑底模)= (150.09*40)/10000= 0.60 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*60.0/10000= 0.24 M2
模版小計(樑側模):1.80 M2
模版小計(樑底模):0.60-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 0.60 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.24 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*150.09/1000000= 0.360 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=32.527 M (32.527 M*0.560/1000= 0.0182 T)
#7=20.885 M (20.885 M*3.040/1000= 0.0635 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.0845 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.64 M2
樑側:(普) 樑底(普)
混凝土小計 = 0.360 M3

PMC24-01-樓層: P3, 樑代號: (傾角:2度)G19, 位置序號: 13 [X10:-80,Y8:-235], 樑長: (傾角修正後) 158.20 cm 樑寬: 40 cm 樑深: 60 cm 施工:明開挖
樑跨代號: X10:-80,Y8:-235, 本跨樑序列=>[G19], 本支樑次序: 1

#7		#7 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((158.20+[搭接]198*0+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]-10+31.0)*4)/100	8.01
#7		#7 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	((158.20+[搭接-下]152*0+[左錨定]-10+31.0+[右錨定]-10+31.0)*4)/100	14.09
#3		左箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(158.20/4/10)+1)*1/100	8.67
#3		中箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(158.20/2/10)*1/100	15.18
#3		右箍	[單箍長]((40+60)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(158.20/4/10)+1)*1/100	8.67
		箍筋計算防呆	Note:以上箍筋計算業經箍筋數與樑長度比對自動防呆修正完成!!!	174.48

#8 [工作筋單支長(一般樑)]= [頂寬]40+[兩側延伸]15*2= 70.00 cm
本支樑工作筋總長(一般樑) = (70.00*Int(158.2/150)/100= 0.70 M
註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用
錨定長度計算方式: 1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)
模版計算: (施工:明開挖)
模版(樑側模)-地上層樑,兩側靠邊= (158.20*60*2)/10000= 1.90 M2
模版(樑底模)= (158.20*40)/10000= 0.63 M2
模版(懸臂樑頭封模)= 40.0*60.0/10000= 0.24 M2
模版小計(樑側模):1.90 M2
模版小計(樑底模):0.63-[樑牆-平行]0.00-[樑牆-割交]0.00= 0.63 M2
模版小計(懸臂樑頭封模):0.24 M2
RC計算:
RC(地上樑)= 40*60*158.20/1000000= 0.380 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#3=32.527 M (32.527 M*0.560/1000= 0.0182 T)
#7=22.095 M (22.095 M*3.040/1000= 0.0672 T)
#8=0.700 M (0.700 M*3.980/1000= 0.0028 T)
鋼筋小計 = 0.0882 T
模版小計(樑側+樑底+其它) = 2.77 M2
樑側:(普)　樑底(普)
混凝土小計 = 0.380 M3

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: P3 (代表樓層:P3->P3)

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 3 [X10:-201,Y1:-148] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm , 高程:-140cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M

模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2

模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2

RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3

----------計算結果小計----------

鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=107.47 M*(1-0.0000)=107.47 M (107.47 M*0.560/1000= 0.0602 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)

鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0632 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: W15, 位置序號: 2 [X10:-45,Y4:-122] , 牆長: (23.8+22.7+22.7+22.7+23.3+3668.8+23.2+22.7+22.7+22.7+23.8)=3899.10 cm, 牆高:90.0 cm ,高程:-85cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]90+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 118.71 支數= (Int((3899.1-5-5)/15)+1)/100= 260 垂直筋總長(第1組)= 118.71*[支數]260/100= 308.65 M	308.65
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 3899.1+[搭接]Int(3899.1/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 4,103.10 支數= 6/100= 6 支 水平筋總長(第1組)= 4,103.10*[支數]6/100= 246.19 M	246.19
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]90+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 118.71 支數= Int((3899.1-5-5)/15)+1)/100= 260 垂直筋總長(第2組)= 118.71*[支數]260/100= 308.65 M	308.65
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 3899.1+[搭接]Int(3899.1/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 4,103.10 支數= 6/100= 6 支 水平筋總長(第2組)= 4,103.10*[支數]6/100= 246.19 M	246.19

#4 工作筋:

水平排數: Int(3899.10/60)= 64
垂直排數: Int(90.00/60)= 1
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]64*[垂直排數]1= 18.56 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)23.84*(H)90*2/10000=0.43 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)22.65*(H)90*2/10000=0.41 M2
大段:3
小段1:半高牆=(L)22.65*(H)90*2/10000=0.41 M2
大段:4
小段1:半高牆=(L)22.65*(H)90*2/10000=0.41 M2
大段:5
小段1:半高牆=(L)23.25*(H)90*2/10000=0.42 M2
大段:6
小段1:半高牆=(L)3668.82*(H)90*2/10000=66.04 M2
大段:7
小段1:半高牆=(L)23.25*(H)90*2/10000=0.42 M2
大段:8
小段1:半高牆=(L)22.66*(H)90*2/10000=0.41 M2
大段:9
小段1:半高牆=(L)22.65*(H)90*2/10000=0.41 M2
大段:10
小段1:半高牆=(L)22.65*(H)90*2/10000=0.41 M2
大段:11
小段1:半高牆=(L)23.84*(H)90*2/10000=0.43 M2
以上牆主要模版小計: 70.18 M2
模版小計: 70.18-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=70.18 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)23.84*(H)90*(t)15/1000000=0.032 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)22.65*(H)90*(t)15/1000000=0.031 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)22.65*(H)90*(t)15/1000000=0.031 M3
大段:4
小段1:半高牆=(L)22.65*(H)90*(t)15/1000000=0.031 M3
大段:5
小段1:半高牆=(L)23.25*(H)90*(t)15/1000000=0.031 M3
大段:6
小段1:半高牆=(L)3668.82*(H)90*(t)15/1000000=4.953 M3
大段:7
小段1:半高牆=(L)23.25*(H)90*(t)15/1000000=0.031 M3
大段:8
小段1:半高牆=(L)22.66*(H)90*(t)15/1000000=0.031 M3
大段:9
小段1:半高牆=(L)22.65*(H)90*(t)15/1000000=0.031 M3
大段:10
小段1:半高牆=(L)22.65*(H)90*(t)15/1000000=0.031 M3
大段:11
小段1:半高牆=(L)23.84*(H)90*(t)15/1000000=0.032 M3
以上牆主要RC小計: 5.264 M3
RC小計: 5.264-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 5.264 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=1,109.68 M*(1-0.0000)=1,109.68 M (1,109.68 M*0.560/1000= 0.6214 T)
#4=18.56 M*(1-0.0000)=18.56 M (18.56 M*0.994/1000= 0.0184 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.6399 T
模版小計(普)= 70.18 M2
混凝土小計 = 5.264 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: W15, 位置序號: 19 [X15:+213,Y4:-68] , 牆長: (11.3+10.1+10.1+10.1+10.7+3748.8+10.7+10.1+10.1+10.1+11.3)=3853.40 cm, 牆高:90.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]90+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 154.71 支數= (Int((3853.4-5-5)/15)+1)/100= 257 垂直筋總長(第1組)= 154.71*[支數]257/100= 397.61 M	397.61
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 3853.4+[搭接]Int(3853.4/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 4,057.40 支數= 6/100= 6 支 水平筋總長(第1組)= 4,057.40*[支數]6/100= 243.44 M	243.44

#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]90+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 154.71 支數= Int((3853.4-5-5)/15)+1)/100= 257 垂直筋總長(第2組)= 154.71*[支數]257/100= 397.61 M	397.61
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 3853.4+[搭接]Int(3853.4/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 4,057.40 支數= 6/100= 6 支 水平筋總長(第2組)= 4,057.40*[支數]6/100= 243.44 M	243.44

#4 工作筋:
水平排數: Int(3853.40/60)= 64
垂直排數: Int(90.00/60)= 1
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]64*[垂直排數]1= 18.56 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)11.33*(H)90*2/10000=0.20 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)90*2/10000=0.18 M2
大段:3
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)90*2/10000=0.18 M2
大段:4
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)90*2/10000=0.18 M2
大段:5
小段1:半高牆=(L)10.74*(H)90*2/10000=0.19 M2
大段:6
小段1:半高牆=(L)3748.82*(H)90*2/10000=67.48 M2
大段:7
小段1:半高牆=(L)10.74*(H)90*2/10000=0.19 M2
大段:8
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)90*2/10000=0.18 M2
大段:9
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)90*2/10000=0.18 M2
大段:10
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)90*2/10000=0.18 M2
大段:11
小段1:半高牆=(L)11.33*(H)90*2/10000=0.20 M2
以上牆主要模版小計: 69.37 M2
模版小計: 69.37-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=69.37 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)11.33*(H)90*(t)15/1000000=0.015 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)90*(t)15/1000000=0.014 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)90*(t)15/1000000=0.014 M3
大段:4
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)90*(t)15/1000000=0.014 M3
大段:5
小段1:半高牆=(L)10.74*(H)90*(t)15/1000000=0.014 M3
大段:6
小段1:半高牆=(L)3748.82*(H)90*(t)15/1000000=5.061 M3
大段:7
小段1:半高牆=(L)10.74*(H)90*(t)15/1000000=0.014 M3
大段:8
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)90*(t)15/1000000=0.014 M3
大段:9
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)90*(t)15/1000000=0.014 M3
大段:10
小段1:半高牆=(L)10.14*(H)90*(t)15/1000000=0.014 M3
大段:11
小段1:半高牆=(L)11.33*(H)90*(t)15/1000000=0.015 M3
以上牆主要RC小計: 5.203 M3
RC小計: 5.203-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 5.203 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=1,282.11 M*(1-0.0000)=1,282.11 M (1,282.11 M*0.560/1000= 0.7180 T)
#4=18.56 M*(1-0.0000)=18.56 M (18.56 M*0.994/1000= 0.0184 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.7364 T
模版小計(普)= 69.37 M2
混凝土小計 = 5.203 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: W15, 位置序號: 20 [X12:-176,Y8:-178] , 牆長: (2190.0)=2190.00 cm, 牆高:90.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]90+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 154.71 支數= (Int((2190-5-5)/15)+1)/100= 146 垂直筋總長(第1組)= 154.71*[支數]146/100= 225.88 M	225.88
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 2190+[搭接]Int(2190/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 2,322.00 支數= 6/100= 6 支 水平筋總長(第1組)= 2,322.00*[支數]6/100= 139.32 M	139.32
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]90+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 154.71 支數= Int((2190-5-5)/15)+1)/100= 146 垂直筋總長(第2組)= 154.71*[支數]146/100= 225.88 M	225.88
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 2190+[搭接]Int(2190/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 2,322.00 支數= 6/100= 6 支 水平筋總長(第2組)= 2,322.00*[支數]6/100= 139.32 M	139.32

#4 工作筋:
水平排數: Int(2190.00/60)= 36
垂直排數: Int(90.00/60)= 1
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]36*[垂直排數]1= 10.44 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)2190.00*(H)90*2/10000=39.42 M2
以上牆主要模版小計: 39.42 M2
模版小計: 39.42-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=39.42 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)2190.00*(H)90*(t)15/1000000=2.957 M3
以上牆主要RC小計: 2.957 M3
RC小計: 2.957-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 2.957 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=730.40 M*(1-0.0000)=730.40 M (730.40 M*0.560/1000= 0.4090 T)
#4=10.44 M*(1-0.0000)=10.44 M (10.44 M*0.994/1000= 0.0104 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.4194 T
模版小計(普)= 39.42 M2
混凝土小計 = 2.957 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: W15, 位置序號: 1 [X10:-156,Y0:+8] , 牆長: (150.0)=150.00 cm, 牆高:90.0 cm ,高程:-85cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]90+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 118.71 支數= (Int((150-5-5)/15)+1)/100= 10 垂直筋總長(第1組)= 118.71*[支數]10/100= 11.87 M	11.87
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 150+[搭接]Int(150/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 180.00 支數= 6/100= 6 支 水平筋總長(第1組)= 180.00*[支數]6/100= 10.80 M	10.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]90+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 118.71 支數= Int((150-5-5)/15)+1)/100= 10 垂直筋總長(第2組)= 118.71*[支數]10/100= 11.87 M	11.87
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 150+[搭接]Int(150/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 180.00 支數= 6/100= 6 支 水平筋總長(第2組)= 180.00*[支數]6/100= 10.80 M	10.80

#4 工作筋:
水平排數: Int(150.00/60)= 2
垂直排數: Int(90.00/60)= 1
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]2*[垂直排數]1= 0.58 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)150.00*(H)90*2/10000=2.70 M2
以上牆主要模版小計: 2.70 M2
封側模小計:15*90*1/10000=0.14 M2
模版小計: 2.84-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.84 M2
RC計算:

大段:1
小段1:半高牆=(L)150.00*(H)90*(t)15/1000000=0.203 M3
以上牆主要RC小計: 0.203 M3
RC小計: 0.203-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.203 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=45.34 M*(1-0.0000)=45.34 M (45.34 M*0.560/1000= 0.0254 T)
#4=0.58 M*(1-0.0000)=0.58 M (0.58 M*0.994/1000= 0.0006 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0260 T
模版小計(普)= 2.84 M2
混凝土小計 = 0.203 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: W15, 位置序號: 12 [X15:+249,Y0:+8] , 牆長: (40.0)=40.00 cm, 牆高:90.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]90+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 154.71 支數= (Int((40-5-5)/15)+1)/100= 3 垂直筋總長(第1組)= 154.71*[支數]3/100= 4.64 M	4.64
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 40+[搭接]Int(40/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 70.00 支數= 6/100= 6 支 水平筋總長(第1組)= 70.00*[支數]6/100= 4.20 M	4.20
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]90+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 154.71 支數= Int((40-5-5)/15)+1)/100= 3 垂直筋總長(第2組)= 154.71*[支數]3/100= 4.64 M	4.64
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 40+[搭接]Int(40/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 70.00 支數= 6/100= 6 支 水平筋總長(第2組)= 70.00*[支數]6/100= 4.20 M	4.20

#4 工作筋:
水平排數: Int(40.00/60)= 0
垂直排數: Int(90.00/60)= 1
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]1= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)40.00*(H)90*2/10000=0.72 M2
以上牆主要模版小計: 0.72 M2
封側模小計:15*90*1/10000=0.14 M2
模版小計: 0.86-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.86 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)40.00*(H)90*(t)15/1000000=0.054 M3
以上牆主要RC小計: 0.054 M3
RC小計: 0.054-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.054 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=17.68 M*(1-0.0000)=17.68 M (17.68 M*0.560/1000= 0.0099 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0099 T
模版小計(普)= 0.86 M2
混凝土小計 = 0.054 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 13 [X15:+199,Y1:-148] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:80.0 cm , 高程:-80cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 108.71*[支數]36/100= 39.14 M	39.14
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]5/100= 30.25 M	30.25
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 108.71*[支數]36/100= 39.14 M	39.14

#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]5/100= 30.25 M	30.25

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(80.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)80*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)80*(t)20/1000000=0.872 M3
以上牆主要RC小計: 0.872 M3
RC小計: 0.872-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.872 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=138.77 M*(1-0.0000)=138.77 M (138.77 M*0.560/1000= 0.0777 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0808 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.872 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 14 [X15:+199,Y2:-23] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:80.0 cm , 高程:-80cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 108.71*[支數]36/100= 39.14 M	39.14
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]5/100= 30.25 M	30.25
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 108.71*[支數]36/100= 39.14 M	39.14
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld] 0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]5/100= 30.25 M	30.25

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(80.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)80*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)80*(t)20/1000000=0.872 M3
以上牆主要RC小計: 0.872 M3
RC小計: 0.872-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.872 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=138.77 M*(1-0.0000)=138.77 M (138.77 M*0.560/1000= 0.0777 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0808 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.872 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 15 [X15:+199,Y3:+103] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:80.0 cm ,高程:-80cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 108.71*[支數]36/100= 39.14 M	39.14
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]5/100= 30.25 M	30.25
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 108.71*[支數]36/100= 39.14 M	39.14
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]5/100= 30.25 M	30.25

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(80.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)80*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)80*(t)20/1000000=0.872 M3
以上牆主要RC小計: 0.872 M3
RC小計: 0.872-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.872 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=138.77 M*(1-0.0000)=138.77 M (138.77 M*0.560/1000= 0.0777 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0808 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.872 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 16 [X15:+199,Y4:+228] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:80.0 cm ,高程:-80cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 108.71*[支數]36/100= 39.14 M	39.14
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]5/100= 30.25 M	30.25
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 108.71*[支數]36/100= 39.14 M	39.14
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]5/100= 30.25 M	30.25

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(80.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)80*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1

小段1:半高牆=(L)545.00*(H)80*(t)20/1000000=0.872 M3
以上牆主要RC小計: 0.872 M3
RC小計: 0.872-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.872 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=138.77 M*(1-0.0000)=138.77 M (138.77 M*0.560/1000= 0.0777 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0808 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.872 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 17 [X15:+199,Y6:-147] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:80.0 cm , 高程:-80cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 108.71*[支數]36/100= 39.14 M	39.14
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]5/100= 30.25 M	30.25
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 108.71*[支數]36/100= 39.14 M	39.14
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]5/100= 30.25 M	30.25

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(80.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)80*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)80*(t)20/1000000=0.872 M3
以上牆主要RC小計: 0.872 M3
RC小計: 0.872-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.872 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=138.77 M*(1-0.0000)=138.77 M (138.77 M*0.560/1000= 0.0777 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0808 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.872 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 18 [X15:+199,Y7:-22] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:80.0 cm , 高程:-80cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 108.71*[支數]36/100= 39.14 M	39.14
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 605.00*[支數]5/100= 30.25 M	30.25
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 108.71*[支數]36/100= 39.14 M	39.14

#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 605.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 605.00*[支數]5/100= 30.25 M	30.25

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(80.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)80*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
模版小計: 0.00-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.00 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)80*(t)20/1000000=0.872 M3
以上牆主要RC小計: 0.872 M3
RC小計: 0.872-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.872 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=138.77 M*(1-0.0000)=138.77 M (138.77 M*0.560/1000= 0.0777 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0808 T
模版小計(普)= 0.00 M2
混凝土小計 = 0.872 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: W18', 位置序號: 21 [X15:+177,Y0:+74] , 牆長: (25.0)=25.00 cm, 牆高:80.0 cm ,高程:-160cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= (Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75

#4 工作筋:
水平排數: Int(25.00/60)= 0
垂直排數: Int(80.00/60)= 1
工作筋數量:((18-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]1= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*2/10000=0.40 M2
以上牆主要模版小計: 0.40 M2
封側模小計:18*80*1/10000=0.14 M2
模版小計: 0.54-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.54 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*(t)18/1000000=0.036 M3
以上牆主要RC小計: 0.036 M3
RC小計: 0.036-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.036 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=9.85 M*(1-0.0000)=9.85 M (9.85 M*0.560/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0055 T
模版小計(普)= 0.54 M2
混凝土小計 = 0.036 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: W18', 位置序號: 22 [X15:+177,Y1:+131] , 牆長: (25.0)=25.00 cm, 牆高:80.0 cm ,高程:-160cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= (Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75

#4 工作筋:
水平排數: Int(25.00/60)= 0
垂直排數: Int(80.00/60)= 1
工作筋數量:((18-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]1= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*2/10000=0.40 M2
以上牆主要模版小計: 0.40 M2
封側模小計:18*80*1/10000=0.14 M2
模版小計: 0.54-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.54 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*(t)18/1000000=0.036 M3
以上牆主要RC小計: 0.036 M3
RC小計: 0.036-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.036 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=9.85 M*(1-0.0000)=9.85 M (9.85 M*0.560/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0055 T
模版小計(普)= 0.54 M2
混凝土小計 = 0.036 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: W18', 位置序號: 23 [X15:+177,Y1:+199] , 牆長: (25.0)=25.00 cm, 牆高:80.0 cm ,高程:-160cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= (Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75

#4 工作筋:
水平排數: Int(25.00/60)= 0
垂直排數: Int(80.00/60)= 1
工作筋數量:((18-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]1= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*2/10000=0.40 M2
以上牆主要模版小計: 0.40 M2
封側模小計:18*80*1/10000=0.14 M2
模版小計: 0.54-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.54 M2
RC計算:

大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*(t)18/1000000=0.036 M3
以上牆主要RC小計: 0.036 M3
RC小計: 0.036-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.036 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=9.85 M*(1-0.0000)=9.85 M (9.85 M*0.560/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0055 T
模版小計(普)= 0.54 M2
混凝土小計 = 0.036 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: W18', 位置序號: 24 [X15:+177,Y3:-244] , 牆長: (25.0)=25.00 cm, 牆高:80.0 cm ,高程:-160cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= (Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75

#4 工作筋:
水平排數: Int(25.00/60)= 0
垂直排數: Int(80.00/60)= 1
工作筋數量:((18-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]1= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*2/10000=0.40 M2
以上牆主要模版小計: 0.40 M2
封側模小計:18*80*1/10000=0.14 M2
模版小計: 0.54-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.54 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*(t)18/1000000=0.036 M3
以上牆主要RC小計: 0.036 M3
RC小計: 0.036-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.036 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=9.85 M*(1-0.0000)=9.85 M (9.85 M*0.560/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0055 T
模版小計(普)= 0.54 M2
混凝土小計 = 0.036 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: W18', 位置序號: 25 [X15:+177,Y3:-176] , 牆長: (25.0)=25.00 cm, 牆高:80.0 cm ,高程:-160cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= (Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17

#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75

#4 工作筋:
水平排數: Int(25.00/60)= 0
垂直排數: Int(80.00/60)= 1
工作筋數量:((18-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]1= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*2/10000=0.40 M2
以上牆主要模版小計: 0.40 M2
封側模小計:18*80*1/10000=0.14 M2
模版小計: 0.54-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.54 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*(t)18/1000000=0.036 M3
以上牆主要RC小計: 0.036 M3
RC小計: 0.036-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.036 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=9.85 M*(1-0.0000)=9.85 M (9.85 M*0.560/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0055 T
模版小計(普)= 0.54 M2
混凝土小計 = 0.036 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: W18', 位置序號: 26 [X15:+177,Y4:-119] , 牆長: (25.0)=25.00 cm, 牆高:80.0 cm ,高程:-160cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= (Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75

#4 工作筋:
水平排數: Int(25.00/60)= 0
垂直排數: Int(80.00/60)= 1
工作筋數量:((18-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]1= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*2/10000=0.40 M2
以上牆主要模版小計: 0.40 M2
封側模小計:18*80*1/10000=0.14 M2
模版小計: 0.54-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.54 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*(t)18/1000000=0.036 M3
以上牆主要RC小計: 0.036 M3
RC小計: 0.036-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.036 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=9.85 M*(1-0.0000)=9.85 M (9.85 M*0.560/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0055 T
模版小計(普)= 0.54 M2
混凝土小計 = 0.036 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: W18', 位置序號: 27 [X15:+177,Y4:-51] , 牆長: (25.0)=25.00 cm, 牆高:80.0 cm ,高程:-160cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= (Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75

#4 工作筋:
水平排數: Int(25.00/60)= 0
垂直排數: Int(80.00/60)= 1
工作筋數量:((18-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]1= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*2/10000=0.40 M2
以上牆主要模版小計: 0.40 M2
封側模小計:18*80*1/10000=0.14 M2
模版小計: 0.54-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.54 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*(t)18/1000000=0.036 M3
以上牆主要RC小計: 0.036 M3
RC小計: 0.036-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.036 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=9.85 M*(1-0.0000)=9.85 M (9.85 M*0.560/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0055 T
模版小計(普)= 0.54 M2
混凝土小計 = 0.036 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: W18', 位置序號: 28 [X15:+177,Y5:+6] , 牆長: (25.0)=25.00 cm, 牆高:80.0 cm ,高程:-160cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= (Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75

#4 工作筋:
水平排數: Int(25.00/60)= 0
垂直排數: Int(80.00/60)= 1
工作筋數量:((18-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]1= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*2/10000=0.40 M2
以上牆主要模版小計: 0.40 M2
封側模小計:18*80*1/10000=0.14 M2
模版小計: 0.54-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.54 M2
RC計算:

大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*(t)18/1000000=0.036 M3
以上牆主要RC小計: 0.036 M3
RC小計: 0.036-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.036 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=9.85 M*(1-0.0000)=9.85 M (9.85 M*0.560/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0055 T
模版小計(普)= 0.54 M2
混凝土小計 = 0.036 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: W18', 位置序號: 29 [X15:+177,Y5:+74] , 牆長: (25.0)=25.00 cm, 牆高:80.0 cm ,高程:-160cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= (Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75

#4 工作筋:
水平排數: Int(25.00/60)= 0
垂直排數: Int(80.00/60)= 1
工作筋數量:((18-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]1= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*2/10000=0.40 M2
以上牆主要模版小計: 0.40 M2
封側模小計:18*80*1/10000=0.14 M2
模版小計: 0.54-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.54 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*(t)18/1000000=0.036 M3
以上牆主要RC小計: 0.036 M3
RC小計: 0.036-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.036 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=9.85 M*(1-0.0000)=9.85 M (9.85 M*0.560/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0055 T
模版小計(普)= 0.54 M2
混凝土小計 = 0.036 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: W18', 位置序號: 30 [X15:+177,Y6:+131] , 牆長: (25.0)=25.00 cm, 牆高:80.0 cm ,高程:-160cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= (Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17

#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75

#4 工作筋:
水平排數: Int(25.00/60)= 0
垂直排數: Int(80.00/60)= 1
工作筋數量:((18-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]1= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*2/10000=0.40 M2
以上牆主要模版小計: 0.40 M2
封側模小計:18*80*1/10000=0.14 M2
模版小計: 0.54-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.54 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*(t)18/1000000=0.036 M3
以上牆主要RC小計: 0.036 M3
RC小計: 0.036-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.036 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=9.85 M*(1-0.0000)=9.85 M (9.85 M*0.560/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0055 T
模版小計(普)= 0.54 M2
混凝土小計 = 0.036 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: W18', 位置序號: 31 [X15:+177,Y6:+199] , 牆長: (25.0)=25.00 cm, 牆高:80.0 cm ,高程:-160cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= (Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75

#4 工作筋:
水平排數: Int(25.00/60)= 0
垂直排數: Int(80.00/60)= 1
工作筋數量:((18-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]1= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*2/10000=0.40 M2
以上牆主要模版小計: 0.40 M2
封側模小計:18*80*1/10000=0.14 M2
模版小計: 0.54-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.54 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*(t)18/1000000=0.036 M3
以上牆主要RC小計: 0.036 M3
RC小計: 0.036-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.036 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=9.85 M*(1-0.0000)=9.85 M (9.85 M*0.560/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0055 T
模版小計(普)= 0.54 M2
混凝土小計 = 0.036 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: W18', 位置序號: 32 [X15:+177,Y8:-244] , 牆長: (25.0)=25.00 cm, 牆高:80.0 cm ,高程:-160cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= (Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第1組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第1組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]80+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 108.71 支數= Int((25-5-5)/15)+1)/100= 2 垂直筋總長(第2組)= 108.71*[支數]2/100= 2.17 M	2.17
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 25+[搭接]Int(25/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 55.00 支數= 5/100= 5 支 水平筋總長(第2組)= 55.00*[支數]5/100= 2.75 M	2.75

#4 工作筋:
水平排數: Int(25.00/60)= 0
垂直排數: Int(80.00/60)= 1
工作筋數量:((18-3*2)+10*2)*[水平排數]0*[垂直排數]1= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*2/10000=0.40 M2
以上牆主要模版小計: 0.40 M2
封側模小計:18*80*1/10000=0.14 M2
模版小計: 0.54-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.54 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)25.00*(H)80*(t)18/1000000=0.036 M3
以上牆主要RC小計: 0.036 M3
RC小計: 0.036-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.036 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=9.85 M*(1-0.0000)=9.85 M (9.85 M*0.560/1000= 0.0055 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0055 T
模版小計(普)= 0.54 M2
混凝土小計 = 0.036 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 9 [X11:+54,Y8:-220] , 牆長: (430.0)=430.00 cm, 牆高:60.0 cm ,高程:-60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]29/100= 25.73 M	25.73
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 430.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 430.00*[支數]4/100= 17.20 M	17.20
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]29/100= 25.73 M	25.73
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 430.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 430.00*[支數]4/100= 17.20 M	17.20

#4 工作筋:
水平排數: Int(430.00/60)= 7
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]1= 2.38 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)429.96*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2
RC計算:

大段:1
小段1:半高牆=(L)429.96*(H)60*(t)20/1000000=0.516 M3
以上牆主要RC小計: 0.516 M3
RC小計: 0.516-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.516 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=85.85 M*(1-0.0000)=85.85 M (85.85 M*0.560/1000= 0.0481 T)
#4=2.38 M*(1-0.0000)=2.38 M (2.38 M*0.994/1000= 0.0024 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0504 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.516 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 10 [X12:-231,Y8:-220] , 牆長: (1020.0)=1020.00 cm, 牆高:60.0 cm ,高程:-60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((1020-5-5)/15)+1)/100= 68 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]68/100= 60.32 M	60.32
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 1020+[搭接]Int(1020/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 1,056.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 1,056.00*[支數]4/100= 42.24 M	42.24
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((1020-5-5)/15)+1)/100= 68 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]68/100= 60.32 M	60.32
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 1020+[搭接]Int(1020/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 1,056.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 1,056.00*[支數]4/100= 42.24 M	42.24

#4 工作筋:
水平排數: Int(1020.00/60)= 17
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]17*[垂直排數]1= 5.78 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)1020.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)1020.00*(H)60*(t)20/1000000=1.224 M3
以上牆主要RC小計: 1.224 M3
RC小計: 1.224-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 1.224 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=205.13 M*(1-0.0000)=205.13 M (205.13 M*0.560/1000= 0.1149 T)
#4=5.78 M*(1-0.0000)=5.78 M (5.78 M*0.994/1000= 0.0057 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1206 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 1.224 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 11 [X14:-16,Y8:-220] , 牆長: (430.0)=430.00 cm, 牆高:60.0 cm , 高程:-60cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]29/100= 25.73 M	25.73
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 430.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 430.00*[支數]4/100= 17.20 M	17.20
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((430-5-5)/15)+1)/100= 29 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]29/100= 25.73 M	25.73

#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 430+[搭接]Int(430/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 430.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 430.00*[支數]4/100= 17.20 M	17.20

#4 工作筋:
水平排數: Int(430.00/60)= 7
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]7*[垂直排數]1= 2.38 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)430.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)430.00*(H)60*(t)20/1000000=0.516 M3
以上牆主要RC小計: 0.516 M3
RC小計: 0.516-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.516 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=85.85 M*(1-0.0000)=85.85 M (85.85 M*0.560/1000= 0.0481 T)
#4=2.38 M*(1-0.0000)=2.38 M (2.38 M*0.994/1000= 0.0024 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0504 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.516 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 8 [X10:-201,Y7:-22] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm ,高程:-140cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=107.47 M*(1-0.0000)=107.47 M (107.47 M*0.560/1000= 0.0602 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0632 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 7 [X10:-201,Y6:-148] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm , 高程:-140cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=107.47 M*(1-0.0000)=107.47 M (107.47 M*0.560/1000= 0.0602 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0632 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 6 [X10:-201,Y4:+227] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm , 高程:-140cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2

封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=107.47 M*(1-0.0000)=107.47 M (107.47 M*0.560/1000= 0.0602 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0632 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 5 [X10:-201,Y3:+102] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm , 高程:-140cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=107.47 M*(1-0.0000)=107.47 M (107.47 M*0.560/1000= 0.0602 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0632 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

PMC24-01-樓層: P3, 牆代號: WG20Z, 位置序號: 4 [X10:-201,Y2:-23] , 牆長: (545.0)=545.00 cm, 牆高:60.0 cm ,高程:-140cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= (Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第1組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80

#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]60+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 88.71 支數= Int((545-5-5)/15)+1)/100= 36 垂直筋總長(第2組)= 88.71*[支數]36/100= 31.94 M	31.94
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545+[搭接]Int(545/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 545.00 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 545.00*[支數]4/100= 21.80 M	21.80

#4 工作筋:
水平排數: Int(545.00/60)= 9
垂直排數: Int(60.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*0/10000=0.00 M2
以上牆主要模版小計: 0.00 M2
封側模小計:20*60*2/10000=0.24 M2
模版小計: 0.24-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=0.24 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)545.00*(H)60*(t)20/1000000=0.654 M3
以上牆主要RC小計: 0.654 M3
RC小計: 0.654-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.654 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=107.47 M*(1-0.0000)=107.47 M (107.47 M*0.560/1000= 0.0602 T)
#4=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*0.994/1000= 0.0030 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0632 T
模版小計(普)= 0.24 M2
混凝土小計 = 0.654 M3

裝修空間構件計算詳細列式查核

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: 1F (代表樓層:1F->1F)

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -2
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
2.84*0.20+[牆頂收邊-牆長]2.84*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.136 m2
以上小計: +1.136 = 1.136 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -3
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.20*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.080 m2
以上小計: +0.080 = 0.080 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -4
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.19*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.19*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.076 m2
以上小計: +0.076 = 0.076 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -5
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.19*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.19*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.076 m2
以上小計: +0.076 = 0.076 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -6
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.19*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.19*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.076 m2
以上小計: +0.076 = 0.076 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -7
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.19*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.19*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.076 m2
以上小計: +0.076 = 0.076 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -8
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.19*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.19*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.076 m2
以上小計: +0.076 = 0.076 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -9
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.19*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.19*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.076 m2
以上小計: +0.076 = 0.076 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -10
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.19*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.19*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.076 m2
以上小計: +0.076 = 0.076 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -11
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.19*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.19*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.076 m2
以上小計: +0.076 = 0.076 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -12
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.20*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.080 m2
以上小計: +0.080 = 0.080 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -13
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
13.36*0.20+[牆頂收邊-牆長]13.36*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 5.344 m2
以上小計: +5.344 = 5.344 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -14
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.21*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.21*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.084 m2
以上小計: +0.084 = 0.084 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -15
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.22*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.22*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.088 m2
以上小計: +0.088 = 0.088 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -16
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.22*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.22*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.088 m2
以上小計: +0.088 = 0.088 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -17
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.22*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.22*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.088 m2
以上小計: +0.088 = 0.088 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -18
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.19*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.19*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.076 m2
以上小計: +0.076 = 0.076 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -19
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.24*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.24*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.096 m2
以上小計: +0.096 = 0.096 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -20
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.22*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.22*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.088 m2
以上小計: +0.088 = 0.088 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -21
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.22*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.22*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.088 m2
以上小計: +0.088 = 0.088 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -22
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.22*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.22*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.088 m2
以上小計: +0.088 = 0.088 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -23
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.20*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.080 m2
以上小計: +0.080 = 0.080 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -24
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.05*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.05*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.020 m2
以上小計: +0.020 = 0.020 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -25
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.59*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.59*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.207 m2
以上小計: +0.207 = 0.207 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -26
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.61*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.61*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.214 m2
以上小計: +0.214 = 0.214 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -27
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.61*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.61*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.214 m2
以上小計: +0.214 = 0.214 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -28
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.61*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.61*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.214 m2
以上小計: +0.214 = 0.214 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -29
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.61*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.61*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.214 m2
以上小計: +0.214 = 0.214 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -30
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.61*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.61*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.214 m2
以上小計: +0.214 = 0.214 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -31
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.61*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.61*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.214 m2
以上小計: +0.214 = 0.214 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -32
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.61*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.61*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.214 m2
以上小計: +0.214 = 0.214 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -33
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.61*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.61*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.214 m2
以上小計: +0.214 = 0.214 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -34
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.61*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.61*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.214 m2
以上小計: +0.214 = 0.214 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -35
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.04*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.04*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.014 m2
以上小計: +0.014 = 0.014 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -36
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.04*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.04*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.014 m2

以上小計: +0.014 = 0.014 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -37

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.04*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.04*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.014 m2

以上小計: +0.014 = 0.014 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -38

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.04*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.04*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.014 m2

以上小計: +0.014 = 0.014 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -39

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.04*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.04*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.014 m2

以上小計: +0.014 = 0.014 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -40

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.04*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.04*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.014 m2

以上小計: +0.014 = 0.014 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -41

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.04*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.04*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.014 m2

以上小計: +0.014 = 0.014 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -42

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.04*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.04*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.014 m2

以上小計: +0.014 = 0.014 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -43

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.04*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.04*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.014 m2

以上小計: +0.014 = 0.014 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -44

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.04*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.04*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.014 m2

以上小計: +0.014 = 0.014 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -45

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.15*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.15*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.053 m2
以上小計: +0.053 = 0.053 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -46
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.03*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.03*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.011 m2
以上小計: +0.011 = 0.011 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -47
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.02*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.02*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.007 m2
以上小計: +0.007 = 0.007 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -48
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.02*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.02*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.007 m2
以上小計: +0.007 = 0.007 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -49
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.02*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.02*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.007 m2
以上小計: +0.007 = 0.007 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -50
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.02*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.02*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.007 m2
以上小計: +0.007 = 0.007 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -51
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.02*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.02*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.007 m2
以上小計: +0.007 = 0.007 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -52
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.02*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.02*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.007 m2
以上小計: +0.007 = 0.007 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -53
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.02*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.02*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.007 m2
以上小計: +0.007 = 0.007 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -54
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:
0.02*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.02*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.007 m2
以上小計: +0.007 = 0.007 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -55

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.02*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.02*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.007 m2
以上小計: +0.007 = 0.007 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -56

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.61*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.61*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.214 m2
以上小計: +0.214 = 0.214 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -57

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.61*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.61*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.214 m2
以上小計: +0.214 = 0.214 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -58

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.61*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.61*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.214 m2
以上小計: +0.214 = 0.214 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -59

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.61*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.61*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.214 m2
以上小計: +0.214 = 0.214 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -60

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.61*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.61*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.214 m2
以上小計: +0.214 = 0.214 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -61

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.61*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.61*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.214 m2
以上小計: +0.214 = 0.214 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -62

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.61*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.61*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.214 m2
以上小計: +0.214 = 0.214 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -63

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.61*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.61*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.214 m2
以上小計: +0.214 = 0.214 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -64

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.61*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.61*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.214 m2
以上小計: +0.214 = 0.214 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -65

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.58*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.58*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.203 m2
以上小計: +0.203 = 0.203 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -66

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.18*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.18*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.072 m2
以上小計: +0.072 = 0.072 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -67

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.18*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.18*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.072 m2
以上小計: +0.072 = 0.072 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -68

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.18*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.18*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.072 m2
以上小計: +0.072 = 0.072 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -69

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.18*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.18*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.072 m2
以上小計: +0.072 = 0.072 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -70

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.20*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.080 m2
以上小計: +0.080 = 0.080 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -71

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.16*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.16*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.064 m2
以上小計: +0.064 = 0.064 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -72

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.18*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.18*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.072 m2
以上小計: +0.072 = 0.072 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -73
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.18*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.18*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.072 m2
以上小計: +0.072 = 0.072 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -74
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.18*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.18*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.072 m2
以上小計: +0.072 = 0.072 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -75
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.18*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.18*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.072 m2
以上小計: +0.072 = 0.072 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -76
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
13.35*0.20+[牆頂收邊-牆長]13.35*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 5.340 m2
以上小計: +5.340 = 5.340 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -77
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.22*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.22*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.088 m2
以上小計: +0.088 = 0.088 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -78
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.22*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.22*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.088 m2
以上小計: +0.088 = 0.088 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -79
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.22*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.22*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.088 m2
以上小計: +0.088 = 0.088 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -80
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.22*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.22*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.088 m2
以上小計: +0.088 = 0.088 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -81
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.22*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.22*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.088 m2
以上小計: +0.088 = 0.088 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -82
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.22*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.22*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.088 m2
以上小計: +0.088 = 0.088 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -83
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.22*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.22*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.088 m2
以上小計: +0.088 = 0.088 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -84
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.22*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.22*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.088 m2
以上小計: +0.088 = 0.088 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -85
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.22*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.22*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.088 m2
以上小計: +0.088 = 0.088 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -86
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.22*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.22*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.088 m2
以上小計: +0.088 = 0.088 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -87
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
2.85*0.20+[牆頂收邊-牆長]2.85*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.140 m2
以上小計: +1.140 = 1.140 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -1
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.20*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.080 m2
以上小計: +0.080 = 0.080 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -88
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
1.21*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.21*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.424 m2
以上小計: +0.424 = 0.424 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -89
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
1.21*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.21*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.424 m2
以上小計: +0.424 = 0.424 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -90
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
1.21*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.21*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.424 m2
以上小計: +0.424 = 0.424 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -91
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
1.21*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.21*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.424 m2
以上小計: +0.424 = 0.424 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -92
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
1.21*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.21*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.424 m2
以上小計: +0.424 = 0.424 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -93
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
1.21*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.21*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.424 m2
以上小計: +0.424 = 0.424 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -94
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
1.21*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.21*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.424 m2
以上小計: +0.424 = 0.424 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -95
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
1.21*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.21*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.424 m2
以上小計: +0.424 = 0.424 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -96
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
1.21*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.21*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.424 m2
以上小計: +0.424 = 0.424 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -97
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
1.21*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.21*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.424 m2
以上小計: +0.424 = 0.424 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -98
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.04*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.04*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.014 m2
以上小計: +0.014 = 0.014 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -99
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.04*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.04*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.014 m2
以上小計: +0.014 = 0.014 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -100
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.04*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.04*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.014 m2
以上小計: +0.014 = 0.014 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -101
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.04*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.04*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.014 m2
以上小計: +0.014 = 0.014 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -102
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.04*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.04*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.014 m2
以上小計: +0.014 = 0.014 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -103
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.04*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.04*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.014 m2
以上小計: +0.014 = 0.014 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -104
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.04*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.04*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.014 m2
以上小計: +0.014 = 0.014 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -105
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.04*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.04*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.014 m2
以上小計: +0.014 = 0.014 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -106
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.04*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.04*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.014 m2

以上小計: +0.014 = 0.014 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -107

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.04*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.04*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.014 m2

以上小計: +0.014 = 0.014 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -108

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.08*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.028 m2

以上小計: +0.028 = 0.028 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -109

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.39*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.39*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.137 m2

以上小計: +0.137 = 0.137 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -110

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.46*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.46*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.161 m2

以上小計: +0.161 = 0.161 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -111

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.46*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.46*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.161 m2

以上小計: +0.161 = 0.161 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -112

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.46*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.46*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.161 m2

以上小計: +0.161 = 0.161 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -113

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.46*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.46*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.161 m2

以上小計: +0.161 = 0.161 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -114

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.46*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.46*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.161 m2

以上小計: +0.161 = 0.161 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -115

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.46*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.46*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.161 m2
以上小計: +0.161 = 0.161 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -116

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.46*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.46*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.161 m2
以上小計: +0.161 = 0.161 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -117

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.46*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.46*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.161 m2
以上小計: +0.161 = 0.161 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -118

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.46*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.46*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.161 m2
以上小計: +0.161 = 0.161 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -119

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.15*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.15*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.053 m2
以上小計: +0.053 = 0.053 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -120

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.20*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.080 m2
以上小計: +0.080 = 0.080 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -121

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.82*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.82*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.328 m2
以上小計: +0.328 = 0.328 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -122

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.79*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.79*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.316 m2
以上小計: +0.316 = 0.316 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -123

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.79*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.79*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.316 m2
以上小計: +0.316 = 0.316 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -124

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:
0.79*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.79*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.316 m2
以上小計: +0.316 = 0.316 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -125

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.14*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.14*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.056 m2
以上小計: +0.056 = 0.056 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -126

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.14*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.14*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.056 m2
以上小計: +0.056 = 0.056 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -127

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.14*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.14*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.056 m2
以上小計: +0.056 = 0.056 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -128

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.14*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.14*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.056 m2
以上小計: +0.056 = 0.056 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -129

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.14*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.14*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.056 m2
以上小計: +0.056 = 0.056 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -130

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.14*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.14*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.056 m2
以上小計: +0.056 = 0.056 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -131

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.14*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.14*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.056 m2
以上小計: +0.056 = 0.056 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -132

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.14*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.14*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.056 m2
以上小計: +0.056 = 0.056 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -133

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.14*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.14*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.056 m2
以上小計: +0.056 = 0.056 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -134

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.13*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.13*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.052 m2
以上小計: +0.052 = 0.052 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -135

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
7.77*0.20+[牆頂收邊-牆長]7.77*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 3.108 m2
以上小計: +3.108 = 3.108 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -136

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.09*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.036 m2
以上小計: +0.036 = 0.036 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -137

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.09*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.036 m2
以上小計: +0.036 = 0.036 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -138

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.09*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.036 m2
以上小計: +0.036 = 0.036 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -139

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.09*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.036 m2
以上小計: +0.036 = 0.036 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -140

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.09*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.036 m2
以上小計: +0.036 = 0.036 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -141

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.09*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.036 m2
以上小計: +0.036 = 0.036 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -142

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.09*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.036 m2
以上小計: +0.036 = 0.036 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -143
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.09*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.036 m2
以上小計: +0.036 = 0.036 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -144
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.09*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.036 m2
以上小計: +0.036 = 0.036 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -145
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.09*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.036 m2
以上小計: +0.036 = 0.036 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -146
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.09*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.036 m2
以上小計: +0.036 = 0.036 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -147
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.09*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.036 m2
以上小計: +0.036 = 0.036 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -148
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.09*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.036 m2
以上小計: +0.036 = 0.036 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -149
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.09*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.036 m2
以上小計: +0.036 = 0.036 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -150
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.09*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.036 m2
以上小計: +0.036 = 0.036 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -151
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.09*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.036 m2
以上小計: +0.036 = 0.036 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -152
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.09*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.036 m2
以上小計: +0.036 = 0.036 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -153
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.09*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.036 m2
以上小計: +0.036 = 0.036 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -154
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.09*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.036 m2
以上小計: +0.036 = 0.036 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -155
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.09*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.09*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.036 m2
以上小計: +0.036 = 0.036 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -156
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
1.93*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.93*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.772 m2
以上小計: +0.772 = 0.772 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -157
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.20*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.080 m2
以上小計: +0.080 = 0.080 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -158
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
1.93*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.93*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.772 m2
以上小計: +0.772 = 0.772 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -159
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.08*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.032 m2
以上小計: +0.032 = 0.032 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -160
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.08*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.032 m2
以上小計: +0.032 = 0.032 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -161
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.08*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.032 m2
以上小計: +0.032 = 0.032 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -162
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.08*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.032 m2
以上小計: +0.032 = 0.032 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -163
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.08*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.032 m2
以上小計: +0.032 = 0.032 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -164
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.08*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.032 m2
以上小計: +0.032 = 0.032 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -165
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.08*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.032 m2
以上小計: +0.032 = 0.032 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -166
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.08*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.032 m2
以上小計: +0.032 = 0.032 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -167
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.08*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.032 m2
以上小計: +0.032 = 0.032 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -168
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.08*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.032 m2
以上小計: +0.032 = 0.032 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -169
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.08*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.032 m2
以上小計: +0.032 = 0.032 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -170
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.08*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.032 m2
以上小計: +0.032 = 0.032 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -171
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.08*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.032 m2
以上小計: +0.032 = 0.032 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -172
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.08*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.032 m2
以上小計: +0.032 = 0.032 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -173
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.08*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.032 m2
以上小計: +0.032 = 0.032 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -174
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.08*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.032 m2
以上小計: +0.032 = 0.032 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -175
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.08*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.032 m2
以上小計: +0.032 = 0.032 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -176
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.08*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.032 m2
以上小計: +0.032 = 0.032 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -177
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.08*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.032 m2

以上小計: +0.032 = 0.032 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -178

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.08*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.08*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.032 m2

以上小計: +0.032 = 0.032 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -179

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

7.76*0.20+[牆頂收邊-牆長]7.76*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 3.104 m2

以上小計: +3.104 = 3.104 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -180

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.12*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.12*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.048 m2

以上小計: +0.048 = 0.048 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -181

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.12*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.12*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.048 m2

以上小計: +0.048 = 0.048 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -182

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.12*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.12*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.048 m2

以上小計: +0.048 = 0.048 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -183

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.12*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.12*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.048 m2

以上小計: +0.048 = 0.048 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -184

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.12*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.12*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.048 m2

以上小計: +0.048 = 0.048 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -185

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.12*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.12*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.048 m2

以上小計: +0.048 = 0.048 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -186

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.12*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.12*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.048 m2
以上小計: +0.048 = 0.048 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -187
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.12*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.12*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.048 m2
以上小計: +0.048 = 0.048 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -188
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.12*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.12*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.048 m2
以上小計: +0.048 = 0.048 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -189
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.12*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.12*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.048 m2
以上小計: +0.048 = 0.048 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -190
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.78*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.78*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.312 m2
以上小計: +0.312 = 0.312 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -191
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.78*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.78*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.312 m2
以上小計: +0.312 = 0.312 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -192
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.78*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.78*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.312 m2
以上小計: +0.312 = 0.312 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -193
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
1.31*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.31*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.524 m2
以上小計: +0.524 = 0.524 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -194
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.46*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.46*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.161 m2
以上小計: +0.161 = 0.161 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -195
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:
0.46*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.46*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.161 m2
以上小計: +0.161 = 0.161 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -196

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:
0.46*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.46*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.161 m2
以上小計: +0.161 = 0.161 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -197

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:
0.46*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.46*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.161 m2
以上小計: +0.161 = 0.161 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -198

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:
0.46*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.46*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.161 m2
以上小計: +0.161 = 0.161 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -199

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:
0.46*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.46*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.161 m2
以上小計: +0.161 = 0.161 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -200

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:
0.46*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.46*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.161 m2
以上小計: +0.161 = 0.161 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -201

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:
0.46*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.46*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.161 m2
以上小計: +0.161 = 0.161 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -202

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:
0.38*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.38*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.133 m2
以上小計: +0.133 = 0.133 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -203

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:
0.07*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.07*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.025 m2
以上小計: +0.025 = 0.025 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -204

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.02*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.02*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.007 m2
以上小計: +0.007 = 0.007 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -205

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.02*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.02*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.007 m2
以上小計: +0.007 = 0.007 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -206

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.02*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.02*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.007 m2
以上小計: +0.007 = 0.007 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -207

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.02*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.02*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.007 m2
以上小計: +0.007 = 0.007 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -208

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.02*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.02*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.007 m2
以上小計: +0.007 = 0.007 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -209

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.02*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.02*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.007 m2
以上小計: +0.007 = 0.007 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -210

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.02*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.02*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.007 m2
以上小計: +0.007 = 0.007 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -211

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.02*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.02*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.007 m2
以上小計: +0.007 = 0.007 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -212

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.02*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.02*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.007 m2
以上小計: +0.007 = 0.007 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -213

外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.02*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.02*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.007 m2
以上小計: +0.007 = 0.007 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -214
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
1.20*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.420 m2
以上小計: +0.420 = 0.420 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -215
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
1.20*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.420 m2
以上小計: +0.420 = 0.420 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -216
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
1.20*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.420 m2
以上小計: +0.420 = 0.420 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -217
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
1.20*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.420 m2
以上小計: +0.420 = 0.420 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -218
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
1.20*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.420 m2
以上小計: +0.420 = 0.420 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -219
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
1.20*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.420 m2
以上小計: +0.420 = 0.420 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -220
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
1.20*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.420 m2
以上小計: +0.420 = 0.420 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -221
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
1.20*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.420 m2
以上小計: +0.420 = 0.420 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -222
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
1.20*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.20*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.420 m2
以上小計: +0.420 = 0.420 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -223
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
1.15*0.20+[牆頂收邊-牆長]1.15*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.403 m2
以上小計: +0.403 = 0.403 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -224
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.05*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.05*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.018 m2
以上小計: +0.018 = 0.018 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W15 ,位置序號: -225
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
0.15*0.20+[牆頂收邊-牆長]0.15*([牆厚]0.15+[內側收邊]0) = 0.053 m2
以上小計: +0.053 = 0.053 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -226
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
1.65*0.55+[牆頂收邊-牆長]1.65*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.238 m2
以上小計: +1.238 = 1.238 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -227
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
1.64*0.55+[牆頂收邊-牆長]1.64*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.230 m2
以上小計: +1.230 = 1.230 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -228
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
1.64*0.55+[牆頂收邊-牆長]1.64*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.230 m2
以上小計: +1.230 = 1.230 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -229
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
1.64*0.55+[牆頂收邊-牆長]1.64*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.230 m2
以上小計: +1.230 = 1.230 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -230
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子 8
主尺寸:
1.64*0.55+[牆頂收邊-牆長]1.64*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.230 m2
以上小計: +1.230 = 1.230 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -231
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
1.64*0.55+[牆頂收邊-牆長]1.64*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.230 m2
以上小計: +1.230 = 1.230 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -232
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
1.15*0.55+[牆頂收邊-牆長]1.15*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.863 m2
以上小計: +0.863 = 0.863 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -233
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.50*0.85+[牆頂收邊-牆長]0.50*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.525 m2
以上小計: +0.525 = 0.525 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -234
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
1.64*0.85+[牆頂收邊-牆長]1.64*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.722 m2
以上小計: +1.722 = 1.722 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -235
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
1.64*0.85+[牆頂收邊-牆長]1.64*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.722 m2
以上小計: +1.722 = 1.722 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -236
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
1.65*0.85+[牆頂收邊-牆長]1.65*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.733 m2
以上小計: +1.733 = 1.733 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -237
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.14*0.85+[牆頂收邊-牆長]0.14*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.147 m2
以上小計: +0.147 = 0.147 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -238
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.22*0.85+[牆頂收邊-牆長]0.22*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.231 m2
以上小計: +0.231 = 0.231 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -239
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
2.94*0.85+[牆頂收邊-牆長]2.94*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 3.087 m2
以上小計: +3.087 = 3.087 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -240
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.20*0.85+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.210 m2
以上小計: +0.210 = 0.210 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -241
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
2.84*0.85+[牆頂收邊-牆長]2.84*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 2.982 m2
以上小計: +2.982 = 2.982 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -242
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.12*0.85+[牆頂收邊-牆長]0.12*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.126 m2
以上小計: +0.126 = 0.126 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -243
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.15*0.85+[牆頂收邊-牆長]0.15*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.158 m2
以上小計: +0.158 = 0.158 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -244
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
1.66*0.85+[牆頂收邊-牆長]1.66*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.743 m2
以上小計: +1.743 = 1.743 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -245
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
1.66*0.85+[牆頂收邊-牆長]1.66*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.743 m2
以上小計: +1.743 = 1.743 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -246
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
1.66*0.85+[牆頂收邊-牆長]1.66*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.743 m2
以上小計: +1.743 = 1.743 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -247
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
0.50*0.85+[牆頂收邊-牆長]0.50*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.525 m2
以上小計: +0.525 = 0.525 m2

****
PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -248
外牆構件計算:
外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8
主尺寸:
1.15*0.55+[牆頂收邊-牆長]1.15*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.863 m2

以上小計: +0.863 = 0.863 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -249

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

1.66*0.55+[牆頂收邊-牆長]1.66*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.245 m2

以上小計: +1.245 = 1.245 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -250

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

1.66*0.55+[牆頂收邊-牆長]1.66*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.245 m2

以上小計: +1.245 = 1.245 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -251

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

1.66*0.55+[牆頂收邊-牆長]1.66*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.245 m2

以上小計: +1.245 = 1.245 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -252

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

1.66*0.55+[牆頂收邊-牆長]1.66*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.245 m2

以上小計: +1.245 = 1.245 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -253

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

1.66*0.55+[牆頂收邊-牆長]1.66*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.245 m2

以上小計: +1.245 = 1.245 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -254

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

1.66*0.55+[牆頂收邊-牆長]1.66*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 1.245 m2

以上小計: +1.245 = 1.245 m2

****

PMC24-02[樓層]: 1F 外牆構件:W20 ,位置序號: -255

外牆構件計算:

外牆面材料:(1) 戶外景觀粉刷抿石子　8

主尺寸:

0.20*0.55+[牆頂收邊-牆長]0.20*([牆厚]0.2+[內側收邊]0) = 0.150 m2

以上小計: +0.150 = 0.150 m2

****

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: 1F (代表樓層:1F->1F)

PMC24-02-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 11 [X2:-173,Y28:-32];尺寸(樑內緣):631.25 * 631.25 cm ;[擴充半樑]:631.25 * 631.25 cm; 版厚: 20 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]631.25+[延伸-搭接]36*1)*(Round (631.25/18)+1)/100	240.21
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]631.25+[延伸-搭接]36*1)*(Round (631.25/18)+1)/100	240.21
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]631.25+[延伸-搭接]36*1)*(Round (631.25/18)+1)/100	240.21
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]631.25+[延伸-搭接]36*1)*(Round (631.25/18)+1)/100	240.21

工作筋計算:
　　#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
　　垂直向排數: Int(631.25/100)= 6 行
　　水平向排數: Int(631.25/100)= 6 列
　　工作筋總長: 58.00*6*6/100= 20.88 M
　　#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
　　長向總長: 631.25*(ceiling(631.25/200)+1)= 3156.25 cm
　　短向總長: 631.25*(ceiling(631.25/200)+1)= 3156.25 cm
　　版長短向施工支撐工作筋總長: (3156.25+3156.25)/100= 63.13 M
模版計算:
　　模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
　　版邊沿封模計算:
　　(+第2邊:42.38*20+第3邊:20.00*20+第4邊:545.00*20+第5邊:20.00*20+第6邊:80.00*20+第7邊:5.00*20+第8邊:220.00*20+第9邊:15.00*20+第10邊:15.00*20+第11邊:10.00*20+第12邊:275.00*20+第13邊:240.00*20+第23邊:184.20*20+第24邊:179.47*20+第25邊:7.85*20+第26邊:7.85*20+第27邊:7.85*20+第28邊:7.85*20+第29邊:7.85*20+第30邊:7.85*20+第31邊:7.85*20+第32邊:7.86*20+第33邊:7.85*20+第34邊:7.85*20+第35邊:7.85*20+第36邊:7.85*20+第37邊:7.85*20+第38邊:7.85*20+第39邊:7.85*20+第40邊:7.86*20+第41邊:7.84*20+第42邊:7.85*20+第43邊:7.85*20+第44邊:7.86*20+第45邊:321.36*20)/10000=4.66 M2
　　模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
　　註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
　　側模小計(普通模):=4.66 M2
RC計算:
　　[不規則形狀直接計算取得之面積值]39.85*20/100= 7.969 M3
　　RC小計:7.969-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=7.969 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
　　#3=960.84 M*(1-0.0000)=960.84 M (960.84 M*0.560/1000= 0.5381 T)
　　#4=84.01 M*(1-0.0000)=84.01 M (84.01 M*0.994/1000= 0.0835 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.622 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 4.66 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 7.969 M3

PMC24-02-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 6 [X2:+26,Y28:+156];尺寸(樑內緣):62.13 * 62.13 cm ;[擴充半樑]:62.13 * 62.13 cm; 版厚: 20 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]62.13+[延伸-搭接]36*1)*(Round (62.13/18)+1)/100	3.93
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]62.13+[延伸-搭接]36*1)*(Round (62.13/18)+1)/100	3.93
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]62.13+[延伸-搭接]36*1)*(Round (62.13/18)+1)/100	3.93

#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]62.13+[延伸-搭接]36*1)*(Round (62.13/18)+1)/100	3.93

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
垂直向排數: Int(62.13/100)= 0 行
水平向排數: Int(62.13/100)= 0 列
工作筋總長: 58.00*0*0/100= 0.00 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 62.13*(ceiling(62.13/200)+1)= 124.26 cm
短向總長: 62.13*(ceiling(62.13/200)+1)= 124.26 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (124.26+124.26)/100= 2.49 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(+第2邊:10.02*20+第3邊:32.85*20+第4邊:145.90*20)/10000=0.38 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.38 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]0.39*20/100= 0.077 M3
RC小計:0.077-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.077 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=15.70 M*(1-0.0000)=15.70 M (15.70 M*0.560/1000= 0.0088 T)
#4=2.49 M*(1-0.0000)=2.49 M (2.49 M*0.994/1000= 0.0025 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.011 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 0.38 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.077 M3

PMC24-02-樓層: 1F, 版ID: S25, 位置序號: 2 [X1:-209,Y27:+134];尺寸(樑內緣):329.60 * 329.60 cm ;[擴充半樑]:329.60 * 329.60 cm; 版厚: 25 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]329.60+[延伸-搭接]36*1)*(Round (329.6/15)+1)/100	84.09
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]329.60+[延伸-搭接]36*1)*(Round (329.6/15)+1)/100	84.09
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]329.60+[延伸-搭接]36*1)*(Round (329.6/15)+1)/100	84.09
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]329.60+[延伸-搭接]36*1)*(Round (329.6/15)+1)/100	84.09

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(25-6)*2+10 =68.00 cm
垂直向排數: Int(329.6/100)= 3 行
水平向排數: Int(329.6/100)= 3 列
工作筋總長: 68.00*3*3/100= 6.12 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 329.60*(ceiling(329.60/200)+1)= 988.80 cm
短向總長: 329.60*(ceiling(329.60/200)+1)= 988.80 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (988.80+988.80)/100= 19.78 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]10.86*25/100= 2.716 M3
RC小計:2.716-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.716 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=336.35 M*(1-0.0000)=336.35 M (336.35 M*0.560/1000= 0.1884 T)
#4=25.90 M*(1-0.0000)=25.90 M (25.90 M*0.994/1000= 0.0257 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.214 T

模版小計(清)= 0.00 M2
混凝土小計 = 2.716 M3

PMC24-02-樓層: 1F, 版ID: STA, 位置序號: 1 [X0:-212,Y25:+182];尺寸(樑內緣):521.20 * 521.20 cm ;[擴充半樑]:521.20 * 521.20 cm; 版厚: 15 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]521.20+[延伸-搭接]36*1)*(Round (521.2/20)+1)/100	150.44
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]521.20+[延伸-搭接]36*1)*(Round (521.2/15)+1)/100	200.59
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]521.20+[延伸-搭接]36*1)*(Round (521.2/20)+1)/100	150.44
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]521.20+[延伸-搭接]36*1)*(Round (521.2/15)+1)/100	200.59

工作筋計算:
  #4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
    垂直向排數: Int(521.2/100)= 5 行
    水平向排數: Int(521.2/100)= 5 列
    工作筋總長: 48.00*5*5/100= 12.00 M
  #4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
    長向總長: 521.20*(ceiling(521.20/200)+1)= 2084.80 cm
    短向總長: 521.20*(ceiling(521.20/200)+1)= 2084.80 cm
    版長短向施工支撐工作筋總長: (2084.80+2084.80)/100= 41.70 M
模版計算:
  模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
  版邊沿封模計算:
    (+第1邊:133.53*15+第2邊:8.28*15+第3邊:274.34*15+第4邊:12.21*15+第5邊:12.20*15+第6邊:12.21*15+第7邊:12.21*15+第8邊:12.21*15+第9邊:12.21*15+第10邊:12.20*15+第11邊:12.21*15+第12邊:12.21*15+第13邊:12.21*15+第44邊:116.09*15+第45邊:318.02*15+第46邊:549.43*15)/10000=2.28 M2
  模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
  註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
  側模小計(普通模):=2.28 M2
RC計算:
  [不規則形狀直接計算取得之面積值]27.17*15/100= 4.075 M3
  RC小計:4.075-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.075 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
  #3=702.07 M*(1-0.0000)=702.07 M (702.07 M*0.560/1000= 0.3932 T)
  #4=53.70 M*(1-0.0000)=53.70 M (53.70 M*0.994/1000= 0.0534 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.447 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 2.28 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 4.075 M3

PMC24-02-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 3 [X2:+238,Y26:-147];尺寸(樑內緣):81.27 * 81.27 cm ;[擴充半樑]:81.27 * 81.27 cm; 版厚: 20 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]81.27+[延伸-搭接]36*1)*(Round (81.27/18)+1)/100	7.04
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]81.27+[延伸-搭接]36*1)*(Round (81.27/18)+1)/100	7.04
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]81.27+[延伸-搭接]36*1)*(Round (81.27/18)+1)/100	7.04
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]81.27+[延伸-搭接]36*1)*(Round (81.27/18)+1)/100	7.04

工作筋計算:
  #4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
    垂直向排數: Int(81.27/100)= 0 行
    水平向排數: Int(81.27/100)= 0 列

工作筋總長: 58.00*0*0/100= 0.00 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 81.27*(ceiling(81.27/200)+1)= 162.54 cm
短向總長: 81.27*(ceiling(81.27/200)+1)= 162.54 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (162.54+162.54)/100= 3.25 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(+第1邊:20.05*20+第2邊:330.22*20+第3邊:20.04*20)/10000=0.74 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.74 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]0.66*20/100= 0.132 M3
RC小計:0.132-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.132 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=28.14 M*(1-0.0000)=28.14 M (28.14 M*0.560/1000= 0.0158 T)
#4=3.25 M*(1-0.0000)=3.25 M (3.25 M*0.994/1000= 0.0032 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.019 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 0.74 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.132 M3

PMC24-02-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 7 [X3:+212,Y24:+210];尺寸(樑內緣):1001.04 * 1001.04 cm ;[擴充半樑]:1001.04 * 1001.04 cm; 版厚: 20 cm

#3	———	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]1001.04+[搭接-長上]36*1+[延伸-搭接]36*1)*(Round(1001.04/18)+1)/100	611.63
#3	———	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]1001.04+[搭接-短上]36*1+[延伸-搭接]36*1)*(Round(1001.04/18)+1)/100	611.63
#3	———	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]1001.04+[搭接-長下]36*1+[延伸-搭接]36*1)*(Round(1001.04/18)+1)/100	611.63
#3	———	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]1001.04+[搭接-短下]36*1+[延伸-搭接]36*1)*(Round(1001.04/18)+1)/100	611.63

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
垂直向排數: Int(1001.04/100)= 10 行
水平向排數: Int(1001.04/100)= 10 列
工作筋總長: 58.00*10*10/100= 58.00 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 1001.04*(ceiling(1001.04/200)+1)= 7007.28 cm
短向總長: 1001.04*(ceiling(1001.04/200)+1)= 7007.28 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (7007.28+7007.28)/100= 140.15 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(+第1邊:21.97*20+第2邊:21.97*20+第3邊:21.97*20+第4邊:21.97*20+第5邊:21.97*20+第6邊:285.00*20+第7邊:50.00*20+第8邊:61.90*20+第9邊:32.53*20+第10邊:25.79*20+第11邊:18.53*20+第12邊:21.47*20+第13邊:21.47*20+第14邊:21.47*20+第15邊:20.02*20+第16邊:532.70*20+第17邊:4.69*20+第18邊:4.70*20+第19邊:4.69*20+第20邊:4.69*20+第21邊:4.69*20+第22邊:220.36*20+第23邊:20.00*20+第24邊:545.02*20+第25邊:20.00*20+第26邊:80.00*20+第27邊:20.00*20+第28邊:545.02*20+第29邊:20.00*20+第30邊:80.00*20+第31邊:20.00*20+第32邊:545.00*20+第33邊:20.00*20+第34邊:37.62*20+第36邊:454.38*20+第37邊:11.56*20+第38邊:11.55*20+第39邊:11.56*20+第40邊:11.55*20+第41邊:11.56*20+第42邊:11.56*20+第43邊:11.56*20+第44邊:11.56*20+第45邊:11.56*20+第46邊:11.56*20+第47邊:77.60*20+第48邊:77.61*20+第49邊:77.60*20+第50邊:77.61*20+第51邊:70.10*20+第52邊:72.22*20+第53邊:91.22*20+第54邊:329.92*20+第55邊:35.33*20+第56邊:44.61*20+第57邊:33.17*20+第58邊:38.89*20+第59邊:38.89*20+第60邊:38.89*20+第61邊:17.95*20+第62邊:17.95*20+第63邊:17.95*20+第64邊:17.95*20+第65邊:20.20*20+第66邊:15.66*20+第67邊:17.96*20+第68邊:17.95*20+第69邊:17.95*20+第70邊:17.95*20+第71邊:1335.39*20+第72邊:21.97*20+第73邊:21.97*20+第74邊:21.97*20+第75邊:21.97*20+第76邊:21.97*20)/10000=13.39 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=13.39 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]100.21*20/100= 20.042 M3
RC小計:20.042-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=20.042 M3

----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=2,446.53 M*(1-0.0000)=2,446.53 M (2,446.53 M*0.560/1000= 1.3701 T)
#4=198.15 M*(1-0.0000)=198.15 M (198.15 M*0.994/1000= 0.1970 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 1.567 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 13.39 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 20.042 M3

PMC24-02-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 5 [X2:+213,Y26:+9];尺寸(樑內緣):25.36 * 25.36 cm ;[擴充半樑]:25.36 * 25.36 cm; 版厚: 20 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]25.36+[延伸-搭接]36*1)*(Round (25.36/18)+1)/100	1.23
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]25.36+[延伸-搭接]36*1)*(Round (25.36/18)+1)/100	1.23
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]25.36+[延伸-搭接]36*1)*(Round (25.36/18)+1)/100	1.23
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]25.36+[延伸-搭接]36*1)*(Round (25.36/18)+1)/100	1.23

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
垂直向排數: Int(25.36/100)= 0 行
水平向排數: Int(25.36/100)= 0 列
工作筋總長: 58.00*0*0/100= 0.00 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 25.36*(ceiling(25.36/200)+1)= 50.72 cm
短向總長: 25.36*(ceiling(25.36/200)+1)= 50.72 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (50.72+50.72)/100= 1.01 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(+第1邊:30.00*20+第3邊:1.15*20+第4邊:28.92*20)/10000=0.12 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.12 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]0.06*20/100= 0.013 M3
RC小計:0.013-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.013 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=4.91 M*(1-0.0000)=4.91 M (4.91 M*0.560/1000= 0.0027 T)
#4=1.01 M*(1-0.0000)=1.01 M (1.01 M*0.994/1000= 0.0010 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.004 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 0.12 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.013 M3

PMC24-02-樓層: 1F, 版ID: TS2, 位置序號: 4 [X2:+213,Y25:+190];尺寸(樑內緣):25.24 * 25.24 cm ;[擴充半樑]:25.24 * 25.24 cm; 版厚: 20 cm

#3	————	雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]25.24+[延伸-搭接]36*1)*(Round (25.24/18)+1)/100	1.22
#3	————	雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]25.24+[延伸-搭接]36*1)*(Round (25.24/18)+1)/100	1.22
#3	————	雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]25.24+[延伸-搭接]36*1)*(Round (25.24/18)+1)/100	1.22
#3	————	雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]25.24+[延伸-搭接]36*1)*(Round (25.24/18)+1)/100	1.22

工作筋計算:
#4工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
垂直向排數: Int(25.24/100)= 0 行
水平向排數: Int(25.24/100)= 0 列
工作筋總長: 58.00*0*0/100= 0.00 M
#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 25.24*(ceiling(25.24/200)+1)= 50.48 cm
短向總長: 25.24*(ceiling(25.24/200)+1)= 50.48 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (50.48+50.48)/100= 1.01 M
模版計算:
模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
版邊沿封模計算:
(+第1邊:22.52*20+第2邊:7.58*20+第4邊:30.00*20)/10000=0.12 M2
模版小計:0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):=0.12 M2
RC計算:
[不規則形狀直接計算取得之面積值]0.06*20/100= 0.013 M3
RC小計:0.013-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.013 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=4.90 M*(1-0.0000)=4.90 M (4.90 M*0.560/1000= 0.0027 T)
#4=1.01 M*(1-0.0000)=1.01 M (1.01 M*0.994/1000= 0.0010 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.004 T
模版小計(清)= 0.00 M2
側模小計(普通模) = 0.12 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.013 M3

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: 1F (代表樓層:1F->1F)

PMC24-02-樓層: 1F, 梯代號: STA, 位置序號: 1 [X1:-147,Y26:-151] , 梯寬: 300 cm, 級高: 15, 級深: 35, 踏步數: 6, 梯長: 228.4732 cm
梯斜版長: 228.47=開根號(15*15+35*35)*[階數]6

#3		上端線筋-雙層雙向型	#3 上端線筋-雙層雙向型= (228.47++[握持長度Ld]30*2)*[排數](Int(300/15)+1)/100= 60.58 M	60.58
#3		上端點筋-雙層雙向型	#3 上端點筋-雙層雙向型= [單側接牆](300+[延伸+彎鉤Ldh +A1](15+13.7)*1)*[排數](Int((228.4732/20)+1)/100= 39.45 M	39.45
#3		下端線筋-雙層雙向型	(228.47++[握持長度Ld]30*2)*[排數](Int(300/15)+1)/100	60.58
#3		下端點筋-雙層雙向型	[單側接牆](300+[延伸+彎鉤Ldh+A1](15+13.7)*1)* [排數](Int((228.4732/20)+1)/100= 39.45 M	39.45

模版計算:
　　模版(底模) = 228.47*300/10000= 6.85 M2
　　模版(立模) = 300*15*6/10000= 2.70 M2
　　模版(側邊-封單邊)= 228.47*15*1/10000= 0.34 M2
　　模版(踏步側邊-封單邊) = (15*35/2)*6*1/10000= 0.16 M2
　　模版_小計 = 6.85+2.70+0.34+0.16+0.00= 10.05 M2
RC計算:
　　RC(斜版) = 228.4732*300*15/1000000= 1.028 M3
　　RC(階梯) = (15*35/2)*300*6/1000000= 0.473 M3
　　RC_小計 = 1.028+0.473+0.000= 1.501 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
　　#3=200.050 M (200.050 M*0.560/1000= 0.1120 T)
鋼筋小計 = 0.1120 T
模版小計(普)= 10.05 M2
混凝土小計 = 1.501 M3

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: 1F (代表樓層:1F->1F)

PMC24-02-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 4 [X1:-226,Y25:+221] , 牆長: (59.3+61.0+61.0+61.0+61.0+61.0+61.0+61.0+61.0+60.6+3.4+3.0+3.0+3.0+3.0+3.0+3.0+3.0+3.0+3.6)=638.90 cm, 牆高:20.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]20+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 48.71 支數= (Int((638.9-5-5)/15)+1)/100= 42 垂直筋總長(第1組)= 48.71*[支數]42/100= 20.46 M	20.46
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 638.9+[搭接]Int(638.9/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 668.90 支數= 1/100= 1 支 水平筋總長(第1組)= 668.90*[支數]1/100= 6.69 M	6.69
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]20+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 48.71 支數= Int((638.9-5-5)/15)+1)/100= 42 垂直筋總長(第2組)= 48.71*[支數]42/100= 20.46 M	20.46
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 638.9+[搭接]Int(638.9/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 668.90 支數= 1/100= 1 支 水平筋總長(第2組)= 668.90*[支數]1/100= 6.69 M	6.69

#4 工作筋:
水平排數: Int(638.90/60)= 10
垂直排數: Int(20.00/60)= 0
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]10*[垂直排數]0= 0.00 M

模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)59.27*(H)20*2/10000=0.24 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)20*2/10000=0.24 M2
大段:3
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)20*2/10000=0.24 M2
大段:4
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)20*2/10000=0.24 M2
大段:5
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)20*2/10000=0.24 M2
大段:6
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)20*2/10000=0.24 M2
大段:7
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)20*2/10000=0.24 M2
大段:8
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)20*2/10000=0.24 M2
大段:9
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)20*2/10000=0.24 M2
大段:10
小段1:半高牆=(L)60.62*(H)20*2/10000=0.24 M2
大段:11
小段1:半高牆=(L)3.39*(H)20*2/10000=0.01 M2
大段:12
小段1:半高牆=(L)3.00*(H)20*2/10000=0.01 M2
大段:13
小段1:半高牆=(L)2.99*(H)20*2/10000=0.01 M2
大段:14
小段1:半高牆=(L)2.99*(H)20*2/10000=0.01 M2
大段:15
小段1:半高牆=(L)3.00*(H)20*2/10000=0.01 M2
大段:16
小段1:半高牆=(L)3.00*(H)20*2/10000=0.01 M2
大段:17
小段1:半高牆=(L)2.99*(H)20*2/10000=0.01 M2
大段:18
小段1:半高牆=(L)3.00*(H)20*2/10000=0.01 M2
大段:19
小段1:半高牆=(L)2.99*(H)20*2/10000=0.01 M2
大段:20
小段1:半高牆=(L)3.64*(H)20*2/10000=0.01 M2

以上牆主要模版小計: 2.56 M2
封側模小計:15*20*1/10000=0.03 M2
模版小計: 2.59-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.59 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)59.27*(H)20*(t)15/1000000=0.018 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)20*(t)15/1000000=0.018 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)20*(t)15/1000000=0.018 M3
大段:4
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)20*(t)15/1000000=0.018 M3
大段:5
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)20*(t)15/1000000=0.018 M3
大段:6
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)20*(t)15/1000000=0.018 M3
大段:7
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)20*(t)15/1000000=0.018 M3
大段:8
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)20*(t)15/1000000=0.018 M3
大段:9
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)20*(t)15/1000000=0.018 M3
大段:10
小段1:半高牆=(L)60.62*(H)20*(t)15/1000000=0.018 M3
大段:11
小段1:半高牆=(L)3.39*(H)20*(t)15/1000000=0.001 M3
大段:12
小段1:半高牆=(L)3.00*(H)20*(t)15/1000000=0.001 M3
大段:13
小段1:半高牆=(L)2.99*(H)20*(t)15/1000000=0.001 M3
大段:14
小段1:半高牆=(L)2.99*(H)20*(t)15/1000000=0.001 M3
大段:15
小段1:半高牆=(L)3.00*(H)20*(t)15/1000000=0.001 M3
大段:16
小段1:半高牆=(L)3.00*(H)20*(t)15/1000000=0.001 M3
大段:17
小段1:半高牆=(L)2.99*(H)20*(t)15/1000000=0.001 M3
大段:18
小段1:半高牆=(L)3.00*(H)20*(t)15/1000000=0.001 M3
大段:19
小段1:半高牆=(L)2.99*(H)20*(t)15/1000000=0.001 M3
大段:20
小段1:半高牆=(L)3.64*(H)20*(t)15/1000000=0.001 M3
以上牆主要RC小計: 0.192 M3
RC小計: 0.192-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.192 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=54.30 M*(1-0.0000)=54.30 M (54.30 M*0.560/1000= 0.0304 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0304 T
模版小計(普)= 2.59 M2
混凝土小計 = 0.192 M3

PMC24-02-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 6 [X2:+202,Y26:+29] , 牆長: (47.8+46.1+46.1+46.1+46.1+46.1+46.1+46.1+46.1+38.5+7.2+3.2+2.9+2.9+2.9+2.9+2.9+2.9+2.9+2.9+3.1+120.7) =612.50 cm, 牆高:20.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]20+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 48.71 支數= (Int((612.5-5-5)/15)+1)/100= 41 垂直筋總長(第1組)= 48.71*[支數]41/100= 19.97 M	19.97
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 612.5+[搭接]Int(612.5/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 672.50 支數= 1/100= 1 支 水平筋總長(第1組)= 672.50*[支數]1/100= 6.73 M	6.73
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]20+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 48.71 支數= Int((612.5-5-5)/15)+1)/100= 41 垂直筋總長(第2組)= 48.71*[支數]41/100= 19.97 M	19.97

#3	———	水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 612.5+[搭接]Int(612.5/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*2= 672.50 支數= 1/100= 1 支 水平筋總長(第2組)= 672.50*[支數]1/100= 6.73 M	6.73

#4 工作筋:
水平排數: Int(612.50/60)= 10
垂直排數: Int(20.00/60)= 0
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]10*[垂直排數]0= 0.00 M

模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)47.77*(H)20*2/10000=0.19 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)20*2/10000=0.18 M2
大段:3
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)20*2/10000=0.18 M2
大段:4
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)20*2/10000=0.18 M2
大段:5
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)20*2/10000=0.18 M2
大段:6
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)20*2/10000=0.18 M2
大段:7
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)20*2/10000=0.18 M2
大段:8
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)20*2/10000=0.18 M2
大段:9
小段1:半高牆=(L)46.06*(H)20*2/10000=0.18 M2
大段:10
小段1:半高牆=(L)38.51*(H)20*2/10000=0.15 M2
大段:11
小段1:半高牆=(L)7.23*(H)20*2/10000=0.03 M2
大段:12
小段1:半高牆=(L)3.21*(H)20*2/10000=0.01 M2
大段:13
小段1:半高牆=(L)2.90*(H)20*2/10000=0.01 M2
大段:14
小段1:半高牆=(L)2.91*(H)20*2/10000=0.01 M2
大段:15
小段1:半高牆=(L)2.90*(H)20*2/10000=0.01 M2
大段:16
小段1:半高牆=(L)2.91*(H)20*2/10000=0.01 M2
大段:17
小段1:半高牆=(L)2.90*(H)20*2/10000=0.01 M2
大段:18
小段1:半高牆=(L)2.91*(H)20*2/10000=0.01 M2
大段:19
小段1:半高牆=(L)2.90*(H)20*2/10000=0.01 M2
大段:20
小段1:半高牆=(L)2.91*(H)20*2/10000=0.01 M2
大段:21
小段1:半高牆=(L)3.12*(H)20*2/10000=0.01 M2
大段:22
小段1:半高牆=(L)120.67*(H)20*2/10000=0.48 M2
以上牆主要模版小計: 2.45 M2

模版小計: 2.45-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=2.45 M2

RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)47.77*(H)20*(t)15/1000000=0.014 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)20*(t)15/1000000=0.014 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)20*(t)15/1000000=0.014 M3
大段:4
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)20*(t)15/1000000=0.014 M3
大段:5
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)20*(t)15/1000000=0.014 M3
大段:6
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)20*(t)15/1000000=0.014 M3
大段:7
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)20*(t)15/1000000=0.014 M3
大段:8
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)20*(t)15/1000000=0.014 M3
大段:9

小段1:半高牆=(L)46.06*(H)20*(t)15/1000000=0.014 M3
大段:10
小段1:半高牆=(L)38.51*(H)20*(t)15/1000000=0.012 M3
大段:11
小段1:半高牆=(L)7.23*(H)20*(t)15/1000000=0.002 M3
大段:12
小段1:半高牆=(L)3.21*(H)20*(t)15/1000000=0.001 M3
大段:13
小段1:半高牆=(L)2.90*(H)20*(t)15/1000000=0.001 M3
大段:14
小段1:半高牆=(L)2.91*(H)20*(t)15/1000000=0.001 M3
大段:15
小段1:半高牆=(L)2.90*(H)20*(t)15/1000000=0.001 M3
大段:16
小段1:半高牆=(L)2.91*(H)20*(t)15/1000000=0.001 M3
大段:17
小段1:半高牆=(L)2.90*(H)20*(t)15/1000000=0.001 M3
大段:18
小段1:半高牆=(L)2.91*(H)20*(t)15/1000000=0.001 M3
大段:19
小段1:半高牆=(L)2.90*(H)20*(t)15/1000000=0.001 M3
大段:20
小段1:半高牆=(L)2.91*(H)20*(t)15/1000000=0.001 M3
大段:21
小段1:半高牆=(L)3.12*(H)20*(t)15/1000000=0.001 M3
大段:22
小段1:半高牆=(L)120.67*(H)20*(t)15/1000000=0.036 M3
以上牆主要RC小計: 0.184 M3
RC小計: 0.184-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.184 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=53.39 M*(1-0.0000)=53.39 M (53.39 M*0.560/1000= 0.0299 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0299 T
模版小計(普)= 2.45 M2
混凝土小計 = 0.184 M3

PMC24-02-樓層: 1F, 牆代號: W20, 位置序號: 8 [X3:+166,Y30:-236] , 牆長: (289.0+17.0+14.4)=320.40 cm, 牆高:85.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]85+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 166.28 支數= (Int((320.4-5-5)/20)+1)/100= 16 垂直筋總長(第1組)= 166.28*[支數]16/100= 26.61 M	26.61
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 320.4+[搭接]Int(320.4/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*1= 357.40 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 357.40*[支數]4/100= 14.30 M	14.30
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]85+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 166.28 支數= Int((320.4-5-5)/20)+1)/100= 16 垂直筋總長(第2組)= 166.28*[支數]16/100= 26.61 M	26.61
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 320.4+[搭接]Int(320.4/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*1= 357.40 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 357.40*[支數]4/100= 14.30 M	14.30

#5 工作筋:
水平排數: Int(320.40/60)= 5
垂直排數: Int(85.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]5*[垂直排數]1= 1.70 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)289.04*(H)85*2/10000=4.91 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)17.01*(H)85*2/10000=0.29 M2
大段:3
小段1:半高牆=(L)14.40*(H)85*2/10000=0.24 M2
以上牆主要模版小計: 5.45 M2
封側模小計:20*85*1/10000=0.17 M2
模版小計: 5.62-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=5.62 M2
RC計算:
大段:1

小段1:半高牆=(L)289.04*(H)85*(t)20/1000000=0.491 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)17.01*(H)85*(t)20/1000000=0.029 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)14.40*(H)85*(t)20/1000000=0.024 M3
以上牆主要RC小計: 0.545 M3
RC小計: 0.545-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.545 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=81.80 M*(1-0.0000)=81.80 M (81.80 M*0.994/1000= 0.0813 T)
#5=1.70 M*(1-0.0000)=1.70 M (1.70 M*1.560/1000= 0.0027 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0840 T
模版小計(普)= 5.62 M2
混凝土小計 = 0.545 M3

PMC24-02-樓層: 1F, 牆代號: W15, 位置序號: 2 [X1:-169,Y27:-67] , 牆長: (120.5+120.7+120.7+120.7+120.7+120.7+120.7+120.7+120.9)=1086.30 cm, 牆高:20.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]20+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 48.71 支數= (Int((1086.3-5-5)/15)+1)/100= 72 垂直筋總長(第1組)= 48.71*[支數]72/100= 35.07 M	35.07
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 1086.3+[搭接]Int(1086.3/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 1,152.30 支數= 1/100= 1 支 水平筋總長(第1組)= 1,152.30*[支數]1/100= 11.52 M	11.52
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]20+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 48.71 支數= Int((1086.3-5-5)/15)+1)/100= 72 垂直筋總長(第2組)= 48.71*[支數]72/100= 35.07 M	35.07
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 1086.3+[搭接]Int(1086.3/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 1,152.30 支數= 1/100= 1 支 水平筋總長(第2組)= 1,152.30*[支數]1/100= 11.52 M	11.52

#4 工作筋:
水平排數: Int(1086.30/60)= 18
垂直排數: Int(20.00/60)= 0
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]18*[垂直排數]0= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)120.50*(H)20*2/10000=0.48 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)120.70*(H)20*2/10000=0.48 M2
大段:3
小段1:半高牆=(L)120.69*(H)20*2/10000=0.48 M2
大段:4
小段1:半高牆=(L)120.70*(H)20*2/10000=0.48 M2
大段:5
小段1:半高牆=(L)120.69*(H)20*2/10000=0.48 M2
大段:6
小段1:半高牆=(L)120.70*(H)20*2/10000=0.48 M2
大段:7
小段1:半高牆=(L)120.70*(H)20*2/10000=0.48 M2
大段:8
小段1:半高牆=(L)120.69*(H)20*2/10000=0.48 M2
大段:9
小段1:半高牆=(L)120.89*(H)20*2/10000=0.48 M2
以上牆主要模版小計: 4.35 M2
封側模小計:15*20*1/10000=0.03 M2
模版小計: 4.38-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=4.38 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)120.50*(H)20*(t)15/1000000=0.036 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)120.70*(H)20*(t)15/1000000=0.036 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)120.69*(H)20*(t)15/1000000=0.036 M3
大段:4
小段1:半高牆=(L)120.70*(H)20*(t)15/1000000=0.036 M3
大段:5
小段1:半高牆=(L)120.69*(H)20*(t)15/1000000=0.036 M3

大段:6
小段1:半高牆=(L)120.70*(H)20*(t)15/1000000=0.036 M3
大段:7
小段1:半高牆=(L)120.70*(H)20*(t)15/1000000=0.036 M3
大段:8
小段1:半高牆=(L)120.69*(H)20*(t)15/1000000=0.036 M3
大段:9
小段1:半高牆=(L)120.89*(H)20*(t)15/1000000=0.036 M3
以上牆主要RC小計: 0.326 M3
RC小計: 0.326-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.326 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=93.19 M*(1-0.0000)=93.19 M (93.19 M*0.560/1000= 0.0522 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0522 T
模版小計(普)= 4.38 M2
混凝土小計 = 0.326 M3

PMC24-02-樓層: 1F, 牆代號: W20, 位置序號: 1 [X1:-78,Y27:+36] , 牆長: (165.5+165.1+165.1+165.1+165.1+165.1+115.1)=1106.10 cm, 牆高:55.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]55+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 88.28 支數= (Int((1106.1-5-5)/20)+1)/100= 55 垂直筋總長(第1組)= 88.28*[支數]55/100= 48.56 M	48.56
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 1106.1+[搭接]Int(1106.1/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*1= 1,191.10 支數= 3/100= 3 支 水平筋總長(第1組)= 1,191.10*[支數]3/100= 35.73 M	35.73
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]55+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 88.28 支數= Int((1106.1-5-5)/20)+1)/100= 55 垂直筋總長(第2組)= 88.28*[支數]55/100= 48.56 M	48.56
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 1106.1+[搭接]Int(1106.1/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*1= 1,191.10 支數= 3/100= 3 支 水平筋總長(第2組)= 1,191.10*[支數]3/100= 35.73 M	35.73

#5 工作筋:
水平排數: Int(1106.10/60)= 18
垂直排數: Int(55.00/60)= 0
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]18*[垂直排數]0= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)165.46*(H)55*2/10000=1.82 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)55*2/10000=1.82 M2
大段:3
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)55*2/10000=1.82 M2
大段:4
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)55*2/10000=1.82 M2
大段:5
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)55*2/10000=1.82 M2
大段:6
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)55*2/10000=1.82 M2
大段:7
小段1:半高牆=(L)115.12*(H)55*2/10000=1.27 M2
以上牆主要模版小計: 12.17 M2
封側模小計:20*55*1/10000=0.11 M2
模版小計: 12.28-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=12.28 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)165.46*(H)55*(t)20/1000000=0.182 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)55*(t)20/1000000=0.182 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)55*(t)20/1000000=0.182 M3
大段:4
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)55*(t)20/1000000=0.182 M3
大段:5
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)55*(t)20/1000000=0.182 M3
大段:6
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)55*(t)20/1000000=0.182 M3

大段:7
小段1:半高牆=(L)115.12*(H)55*(t)20/1000000=0.127 M3
以上牆主要RC小計: 1.217 M3
RC小計: 1.217-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 1.217 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=168.58 M*(1-0.0000)=168.58 M (168.58 M*0.994/1000= 0.1676 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1676 T
模版小計(普)= 12.28 M2
混凝土小計 = 1.217 M3

PMC24-02-樓層: 1F, 牆代號: W20, 位置序號: 3 [X2:-4,Y29:-201] , 牆長: (50.0+165.1+165.1+165.5)=545.70 cm, 牆高:85.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]85+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 166.28 支數= (Int((545.7-5-5)/20)+1)/100= 27 垂直筋總長(第1組)= 166.28*[支數]27/100= 44.90 M	44.90
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545.7+[搭接]Int(545.7/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 619.70 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 619.70*[支數]4/100= 24.79 M	24.79
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]85+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 166.28 支數= Int((545.7-5-5)/20)+1)/100= 27 垂直筋總長(第2組)= 166.28*[支數]27/100= 44.90 M	44.90
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545.7+[搭接]Int(545.7/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 619.70 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 619.70*[支數]4/100= 24.79 M	24.79

#5 工作筋:
水平排數: Int(545.70/60)= 9
垂直排數: Int(85.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)50.01*(H)85*2/10000=0.85 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)85*2/10000=2.81 M2
大段:3
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)85*2/10000=2.81 M2
大段:4
小段1:半高牆=(L)165.47*(H)85*2/10000=2.81 M2
以上牆主要模版小計: 9.28 M2
模版小計: 9.28-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=9.28 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)50.01*(H)85*(t)20/1000000=0.085 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)85*(t)20/1000000=0.281 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)85*(t)20/1000000=0.281 M3
大段:4
小段1:半高牆=(L)165.47*(H)85*(t)20/1000000=0.281 M3
以上牆主要RC小計: 0.928 M3
RC小計: 0.928-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.928 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=139.37 M*(1-0.0000)=139.37 M (139.37 M*0.994/1000= 0.1385 T)
#5=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*1.560/1000= 0.0048 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1433 T
模版小計(普)= 9.28 M2
混凝土小計 = 0.928 M3

PMC24-02-樓層: 1F, 牆代號: W20, 位置序號: 7 [X2:-212,Y27:+48] , 牆長: (81.6+78.1+78.1+78.2+12.5+12.7+12.7+12.7+12.7+12.7+12.7+12.7+12.7+12.4+776.2+8.4+8.6+8.6+8.6+8.6+8.6+8.6+8.6+8.6+8.6+8.6+8.6+8.6+8.6+8.6+8.6+8.6+8.6+8.4+192.7)=1583.00 cm, 牆高:20.0 cm ,高程:-40cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]20+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 53.28 支數= (Int((1583-5-5)/20)+1)/100= 79 垂直筋總長(第1組)= 53.28*[支數]79/100= 42.09 M	42.09
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 1583+[搭接]Int(1583/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*1= 1,668.00 支數= 1/100= 1 支 水平筋總長(第1組)= 1,668.00*[支數]1/100= 16.68 M	16.68
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]20+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 53.28 支數= Int((1583-5-5)/20)+1)/100= 79 垂直筋總長(第2組)= 53.28*[支數]79/100= 42.09 M	42.09
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 1583+[搭接]Int(1583/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*1= 1,668.00 支數= 1/100= 1 支 水平筋總長(第2組)= 1,668.00*[支數]1/100= 16.68 M	16.68

#5 工作筋:

水平排數: Int(1583.00/60)= 26

垂直排數: Int(20.00/60)= 0

工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]26*[垂直排數]0= 0.00 M

模版計算:

大段:1

小段1:半高牆=(L)81.60*(H)20*2/10000=0.33 M2

大段:2

小段1:半高牆=(L)78.07*(H)20*2/10000=0.31 M2

大段:3

小段1:半高牆=(L)78.07*(H)20*2/10000=0.31 M2

大段:4

小段1:半高牆=(L)78.24*(H)20*2/10000=0.31 M2

大段:5

小段1:半高牆=(L)12.55*(H)20*2/10000=0.05 M2

大段:6

小段1:半高牆=(L)12.71*(H)20*2/10000=0.05 M2

大段:7

小段1:半高牆=(L)12.72*(H)20*2/10000=0.05 M2

大段:8

小段1:半高牆=(L)12.72*(H)20*2/10000=0.05 M2

大段:9

小段1:半高牆=(L)12.72*(H)20*2/10000=0.05 M2

大段:10

小段1:半高牆=(L)12.71*(H)20*2/10000=0.05 M2

大段:11

小段1:半高牆=(L)12.72*(H)20*2/10000=0.05 M2

大段:12

小段1:半高牆=(L)12.72*(H)20*2/10000=0.05 M2

大段:13

小段1:半高牆=(L)12.71*(H)20*2/10000=0.05 M2

大段:14

小段1:半高牆=(L)12.43*(H)20*2/10000=0.05 M2

大段:15

小段1:半高牆=(L)776.23*(H)20*2/10000=3.10 M2

大段:16

小段1:半高牆=(L)8.44*(H)20*2/10000=0.03 M2

大段:17

小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*2/10000=0.03 M2

大段:18

小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*2/10000=0.03 M2

大段:19

小段1:半高牆=(L)8.63*(H)20*2/10000=0.03 M2

大段:20

小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*2/10000=0.03 M2

大段:21

小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*2/10000=0.03 M2

大段:22

小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*2/10000=0.03 M2

大段:23

小段1:半高牆=(L)8.63*(H)20*2/10000=0.03 M2

大段:24

小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*2/10000=0.03 M2

大段:25

小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*2/10000=0.03 M2

大段:26
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*2/10000=0.03 M2
大段:27
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*2/10000=0.03 M2
大段:28
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*2/10000=0.03 M2
大段:29
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*2/10000=0.03 M2
大段:30
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*2/10000=0.03 M2
大段:31
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*2/10000=0.03 M2
大段:32
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*2/10000=0.03 M2
大段:33
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*2/10000=0.03 M2
大段:34
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*2/10000=0.03 M2
大段:35
小段1:半高牆=(L)8.44*(H)20*2/10000=0.03 M2
大段:36
小段1:半高牆=(L)192.69*(H)20*2/10000=0.77 M2
以上牆主要模版小計: 6.34 M2
封側模小計:20*20*1/10000=0.04 M2
模版小計: 6.38-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=6.38 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)81.60*(H)20*(t)20/1000000=0.033 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)78.07*(H)20*(t)20/1000000=0.031 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)78.07*(H)20*(t)20/1000000=0.031 M3
大段:4
小段1:半高牆=(L)78.24*(H)20*(t)20/1000000=0.031 M3
大段:5
小段1:半高牆=(L)12.55*(H)20*(t)20/1000000=0.005 M3
大段:6
小段1:半高牆=(L)12.71*(H)20*(t)20/1000000=0.005 M3
大段:7
小段1:半高牆=(L)12.72*(H)20*(t)20/1000000=0.005 M3
大段:8
小段1:半高牆=(L)12.72*(H)20*(t)20/1000000=0.005 M3
大段:9
小段1:半高牆=(L)12.72*(H)20*(t)20/1000000=0.005 M3
大段:10
小段1:半高牆=(L)12.71*(H)20*(t)20/1000000=0.005 M3
大段:11
小段1:半高牆=(L)12.72*(H)20*(t)20/1000000=0.005 M3
大段:12
小段1:半高牆=(L)12.72*(H)20*(t)20/1000000=0.005 M3
大段:13
小段1:半高牆=(L)12.71*(H)20*(t)20/1000000=0.005 M3
大段:14
小段1:半高牆=(L)12.43*(H)20*(t)20/1000000=0.005 M3
大段:15
小段1:半高牆=(L)776.23*(H)20*(t)20/1000000=0.310 M3
大段:16
小段1:半高牆=(L)8.44*(H)20*(t)20/1000000=0.003 M3
大段:17
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*(t)20/1000000=0.003 M3
大段:18
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*(t)20/1000000=0.003 M3
大段:19
小段1:半高牆=(L)8.63*(H)20*(t)20/1000000=0.003 M3
大段:20
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*(t)20/1000000=0.003 M3
大段:21
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*(t)20/1000000=0.003 M3
大段:22
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*(t)20/1000000=0.003 M3
大段:23
小段1:半高牆=(L)8.63*(H)20*(t)20/1000000=0.003 M3
大段:24
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*(t)20/1000000=0.003 M3

大段:25
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*(t)20/1000000=0.003 M3
大段:26
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*(t)20/1000000=0.003 M3
大段:27
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*(t)20/1000000=0.003 M3
大段:28
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*(t)20/1000000=0.003 M3
大段:29
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*(t)20/1000000=0.003 M3
大段:30
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*(t)20/1000000=0.003 M3
大段:31
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*(t)20/1000000=0.003 M3
大段:32
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*(t)20/1000000=0.003 M3
大段:33
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*(t)20/1000000=0.003 M3
大段:34
小段1:半高牆=(L)8.64*(H)20*(t)20/1000000=0.003 M3
大段:35
小段1:半高牆=(L)8.44*(H)20*(t)20/1000000=0.003 M3
大段:36
小段1:半高牆=(L)192.69*(H)20*(t)20/1000000=0.077 M3
以上牆主要RC小計: 0.634 M3
RC小計: 0.634-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.634 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=117.55 M*(1-0.0000)=117.55 M (117.55 M*0.994/1000= 0.1168 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1168 T
模版小計(普)= 6.38 M2
混凝土小計 = 0.634 M3

PMC24-02-樓層: 1F, 牆代號: W20, 位置序號: 5 [X2:-95,Y24:+5] , 牆長:(18.9+19.8+19.8+19.9+22.0+17.3+19.8+19.8+19.8+19.3+1335.4+20.8+20.4+20.4+20.4+20.4+20.4+20.4+20.4+20.4+20.8+284.6)=2021.20 cm, 牆高:20.0 cm ,高程:-40cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]20+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 53.28 支數= (Int((2021.2-5-5)/20)+1)/100= 101 垂直筋總長(第1組)= 53.28*[支數]101/100= 53.82 M	53.82
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 2021.2+[搭接]Int(2021.2/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*1= 2,154.20 支數= 1/100= 1 支 水平筋總長(第1組)= 2,154.20*[支數]1/100= 21.54 M	21.54
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆,負高程]20+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 53.28 支數= Int((2021.2-5-5)/20)+1)/100= 101 垂直筋總長(第2組)= 53.28*[支數]101/100= 53.82 M	53.82
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 2021.2+[搭接]Int(2021.2/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*1= 2,154.20 支數= 1/100= 1 支 水平筋總長(第2組)= 2,154.20*[支數]1/100= 21.54 M	21.54

#5 工作筋:
水平排數: Int(2021.20/60)= 33
垂直排數: Int(20.00/60)= 0
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]33*[垂直排數]0= 0.00 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)18.85*(H)20*2/10000=0.08 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)19.76*(H)20*2/10000=0.08 M2
大段:3
小段1:半高牆=(L)19.76*(H)20*2/10000=0.08 M2
大段:4
小段1:半高牆=(L)19.87*(H)20*2/10000=0.08 M2
大段:5
小段1:半高牆=(L)21.99*(H)20*2/10000=0.09 M2
大段:6
小段1:半高牆=(L)17.34*(H)20*2/10000=0.07 M2
大段:7

小段1:半高牆=(L)19.78*(H)20*2/10000=0.08 M2
大段:8
小段1:半高牆=(L)19.76*(H)20*2/10000=0.08 M2
大段:9
小段1:半高牆=(L)19.76*(H)20*2/10000=0.08 M2
大段:10
小段1:半高牆=(L)19.30*(H)20*2/10000=0.08 M2
大段:11
小段1:半高牆=(L)1335.45*(H)20*2/10000=5.34 M2
大段:12
小段1:半高牆=(L)20.79*(H)20*2/10000=0.08 M2
大段:13
小段1:半高牆=(L)20.39*(H)20*2/10000=0.08 M2
大段:14
小段1:半高牆=(L)20.39*(H)20*2/10000=0.08 M2
大段:15
小段1:半高牆=(L)20.40*(H)20*2/10000=0.08 M2
大段:16
小段1:半高牆=(L)20.39*(H)20*2/10000=0.08 M2
大段:17
小段1:半高牆=(L)20.39*(H)20*2/10000=0.08 M2
大段:18
小段1:半高牆=(L)20.39*(H)20*2/10000=0.08 M2
大段:19
小段1:半高牆=(L)20.39*(H)20*2/10000=0.08 M2
大段:20
小段1:半高牆=(L)20.39*(H)20*2/10000=0.08 M2
大段:21
小段1:半高牆=(L)20.79*(H)20*2/10000=0.08 M2
大段:22
小段1:半高牆=(L)284.61*(H)20*2/10000=1.14 M2
以上牆主要模版小計: 8.08 M2
封側模小計:20*20*1/10000=0.04 M2
模版小計: 8.12-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=8.12 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)18.85*(H)20*(t)20/1000000=0.008 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)19.76*(H)20*(t)20/1000000=0.008 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)19.76*(H)20*(t)20/1000000=0.008 M3
大段:4
小段1:半高牆=(L)19.87*(H)20*(t)20/1000000=0.008 M3
大段:5
小段1:半高牆=(L)21.99*(H)20*(t)20/1000000=0.009 M3
大段:6
小段1:半高牆=(L)17.34*(H)20*(t)20/1000000=0.007 M3
大段:7
小段1:半高牆=(L)19.78*(H)20*(t)20/1000000=0.008 M3
大段:8
小段1:半高牆=(L)19.76*(H)20*(t)20/1000000=0.008 M3
大段:9
小段1:半高牆=(L)19.76*(H)20*(t)20/1000000=0.008 M3
大段:10
小段1:半高牆=(L)19.30*(H)20*(t)20/1000000=0.008 M3
大段:11
小段1:半高牆=(L)1335.45*(H)20*(t)20/1000000=0.534 M3
大段:12
小段1:半高牆=(L)20.79*(H)20*(t)20/1000000=0.008 M3
大段:13
小段1:半高牆=(L)20.39*(H)20*(t)20/1000000=0.008 M3
大段:14
小段1:半高牆=(L)20.39*(H)20*(t)20/1000000=0.008 M3
大段:15
小段1:半高牆=(L)20.40*(H)20*(t)20/1000000=0.008 M3
大段:16
小段1:半高牆=(L)20.39*(H)20*(t)20/1000000=0.008 M3
大段:17
小段1:半高牆=(L)20.39*(H)20*(t)20/1000000=0.008 M3
大段:18
小段1:半高牆=(L)20.39*(H)20*(t)20/1000000=0.008 M3
大段:19
小段1:半高牆=(L)20.39*(H)20*(t)20/1000000=0.008 M3
大段:20

小段1:半高牆=(L)20.39*(H)20*(t)20/1000000=0.008 M3
大段:21
小段1:半高牆=(L)20.79*(H)20*(t)20/1000000=0.008 M3
大段:22
小段1:半高牆=(L)284.61*(H)20*(t)20/1000000=0.114 M3
以上牆主要RC小計: 0.808 M3
RC小計: 0.808-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.808 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=150.72 M*(1-0.0000)=150.72 M (150.72 M*0.994/1000= 0.1498 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1498 T
模版小計(普)= 8.12 M2
混凝土小計 = 0.808 M3

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: FF (代表樓層:FF->FF)

PMC24-02-樓層: FF , 基腳ID: F30, 位置序號: 1 [X1:-83,Y47:+74] 尺寸: 278.8 cm * 278.8 cm , 厚度: 30 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((278.82-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((278.82-7.5*2)/15)+1)/100= 54.07 M	54.07
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((278.82-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((278.82-7.5*2)/15)+1)/100= 54.07 M	54.07

模版計算:
模版[非方形]= [週長]4016.51*[基腳版厚]30/10000=12.05 M2
模版小計:12.05= 12.05 M2
RC計算:
RC = (278.8189*278.8189)*30/1000000=2.332 M3
RC小計:2.332+[上端錐形]0.000=2.332 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=108.139 M (108.139 M*0.994/1000= 0.1075 T)
鋼筋小計 = 0.1075 T
模版小計(普)= 12.05 M2
混凝土小計 = 2.332 M3

PMC24-02-樓層: FF , 基腳ID: F30, 位置序號: 2 [X1:+26,Y46:+135] 尺寸: 207.6 cm * 207.6 cm , 厚度: 30 cm

#4		下層筋X向	#4 下層筋X-短向= ((207.64-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((207.64-7.5*2)/15)+1)/100= 29.80 M	29.80
#4		下層筋Y向	#4 下層筋Y長向= ((207.64-[保護層]7.5*2)+[搭接數]0*[搭接長Lg]62+[錨定A1]18.3*2)*(Int((207.64-7.5*2)/15)+1)/100= 29.80 M	29.80

模版計算:
模版[非方形]= [週長]2247.68*[基腳版厚]30/10000=6.74 M2
模版小計:6.74= 6.74 M2
RC計算:
RC = (207.6391*207.6391)*30/1000000=1.293 M3
RC小計:1.293+[上端錐形]0.000=1.293 M3
新版基腳RC模版計算已不在此扣除交接柱深之模版與RC,該部分已於柱計算時先行扣除!!!
----------計算結果小計----------
鋼筋計算結果:
#4=59.593 M (59.593 M*0.994/1000= 0.0592 T)
鋼筋小計 = 0.0592 T
模版小計(普)= 6.74 M2
混凝土小計 = 1.293 M3

結構構件詳細計算列式展現

案名: 臺中市烏日區旭光國小活動中心新建工程--圖號: FF (代表樓層:FF->FF)

PMC24-02-樓層: FF, 牆代號: W15, 位置序號: 4 [X1:+94,Y44:+222] , 牆長: (59.3+61.0+61.0+61.0+61.0+61.0+61.0+61.0+61.0+60.6+3.4+3.0+3.0+3.0+3.0+3.0+3.0+3.0+3.0+3.6)=638.90 cm, 牆高:114.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]114+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 178.71 支數= (Int((638.9-5-5)/15)+1)/100= 42 垂直筋總長(第1組)= 178.71*[支數]42/100= 75.06 M	75.06
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 638.9+[搭接]Int(638.9/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 638.90 支數= 7/100= 7 支 水平筋總長(第1組)= 638.90*[支數]7/100= 44.72 M	44.72
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]114+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 178.71 支數= Int((638.9-5-5)/15)+1)/100= 42 垂直筋總長(第2組)= 178.71*[支數]42/100= 75.06 M	75.06
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 638.9+[搭接]Int(638.9/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*0= 638.90 支數= 7/100= 7 支 水平筋總長(第2組)= 638.90*[支數]7/100= 44.72 M	44.72

#4 工作筋:

水平排數: Int(638.90/60)= 10

垂直排數: Int(114.00/60)= 1

工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]10*[垂直排數]1= 2.90 M

模版計算:

大段:1

小段1:半高牆=(L)59.27*(H)114*2/10000=1.35 M2

大段:2

小段1:半高牆=(L)61.02*(H)114*2/10000=1.39 M2

大段:3

小段1:半高牆=(L)61.02*(H)114*2/10000=1.39 M2

大段:4

小段1:半高牆=(L)61.02*(H)114*2/10000=1.39 M2

大段:5

小段1:半高牆=(L)61.02*(H)114*2/10000=1.39 M2

大段:6

小段1:半高牆=(L)61.02*(H)114*2/10000=1.39 M2

大段:7

小段1:半高牆=(L)61.02*(H)114*2/10000=1.39 M2

大段:8

小段1:半高牆=(L)61.02*(H)114*2/10000=1.39 M2

大段:9

小段1:半高牆=(L)61.02*(H)114*2/10000=1.39 M2

大段:10

小段1:半高牆=(L)60.62*(H)114*2/10000=1.38 M2

大段:11

小段1:半高牆=(L)3.39*(H)114*2/10000=0.08 M2

大段:12

小段1:半高牆=(L)3.00*(H)114*2/10000=0.07 M2

大段:13

小段1:半高牆=(L)2.99*(H)114*2/10000=0.07 M2

大段:14

小段1:半高牆=(L)2.99*(H)114*2/10000=0.07 M2

大段:15

小段1:半高牆=(L)3.00*(H)114*2/10000=0.07 M2

大段:16

小段1:半高牆=(L)3.00*(H)114*2/10000=0.07 M2

大段:17

小段1:半高牆=(L)2.99*(H)114*2/10000=0.07 M2

大段:18

小段1:半高牆=(L)3.00*(H)114*2/10000=0.07 M2

大段:19

小段1:半高牆=(L)2.99*(H)114*2/10000=0.07 M2

大段:20

小段1:半高牆=(L)3.64*(H)114*2/10000=0.08 M2

以上牆主要模版小計: 14.57 M2
封側模小計:15*114*2/10000=0.34 M2
模版小計: 14.91-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=14.91 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)59.27*(H)114*(t)15/1000000=0.101 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)114*(t)15/1000000=0.104 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)114*(t)15/1000000=0.104 M3
大段:4
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)114*(t)15/1000000=0.104 M3
大段:5
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)114*(t)15/1000000=0.104 M3
大段:6
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)114*(t)15/1000000=0.104 M3
大段:7
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)114*(t)15/1000000=0.104 M3
大段:8
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)114*(t)15/1000000=0.104 M3
大段:9
小段1:半高牆=(L)61.02*(H)114*(t)15/1000000=0.104 M3
大段:10
小段1:半高牆=(L)60.62*(H)114*(t)15/1000000=0.104 M3
大段:11
小段1:半高牆=(L)3.39*(H)114*(t)15/1000000=0.006 M3
大段:12
小段1:半高牆=(L)3.00*(H)114*(t)15/1000000=0.005 M3
大段:13
小段1:半高牆=(L)2.99*(H)114*(t)15/1000000=0.005 M3
大段:14
小段1:半高牆=(L)2.99*(H)114*(t)15/1000000=0.005 M3
大段:15
小段1:半高牆=(L)3.00*(H)114*(t)15/1000000=0.005 M3
大段:16
小段1:半高牆=(L)3.00*(H)114*(t)15/1000000=0.005 M3
大段:17
小段1:半高牆=(L)2.99*(H)114*(t)15/1000000=0.005 M3
大段:18
小段1:半高牆=(L)3.00*(H)114*(t)15/1000000=0.005 M3
大段:19
小段1:半高牆=(L)2.99*(H)114*(t)15/1000000=0.005 M3
大段:20
小段1:半高牆=(L)3.64*(H)114*(t)15/1000000=0.006 M3
以上牆主要RC小計: 1.093 M3
RC小計: 1.093-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 1.093 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=239.56 M*(1-0.0000)=239.56 M (239.56 M*0.560/1000= 0.1342 T)
#4=2.90 M*(1-0.0000)=2.90 M (2.90 M*0.994/1000= 0.0029 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1370 T
模版小計(普)= 14.91 M2
混凝土小計 = 1.093 M3

PMC24-02-樓層: FF, 牆代號: W15, 位置序號: 5 [X1:+22,Y45:+30] , 牆長: (47.8+46.1+46.1+46.1+46.1+46.1+46.1+46.1+46.1+38.5+7.2+3.2+2.9+2.9+2.9+2.9+2.9+2.9+2.9+3.1+120.7) =612.50 cm, 牆高:114.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]114+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 178.71 支數= (Int((612.5-5-5)/15)+1)/100= 41 垂直筋總長(第1組)= 178.71*[支數]41/100= 73.27 M	73.27
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 612.5+[搭接]Int(612.5/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 642.50 支數= 7/100= 7 支 水平筋總長(第1組)= 642.50*[支數]7/100= 44.98 M	44.98
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]114+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 178.71 支數= Int((612.5-5-5)/15)+1)/100= 41 垂直筋總長(第2組)= 178.71*[支數]41/100= 73.27 M	73.27

#3	———	水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 612.5+[搭接]Int(612.5/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 642.50 支數= 7/100= 7 支 水平筋總長(第2組)= 642.50*[支數]7/100= 44.98 M	44.98

#4 工作筋:
水平排數: Int(612.50/60)= 10
垂直排數: Int(114.00/60)= 1
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]10*[垂直排數]1= 2.90 M

模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)47.77*(H)114*2/10000=1.09 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)114*2/10000=1.05 M2
大段:3
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)114*2/10000=1.05 M2
大段:4
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)114*2/10000=1.05 M2
大段:5
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)114*2/10000=1.05 M2
大段:6
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)114*2/10000=1.05 M2
大段:7
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)114*2/10000=1.05 M2
大段:8
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)114*2/10000=1.05 M2
大段:9
小段1:半高牆=(L)46.06*(H)114*2/10000=1.05 M2
大段:10
小段1:半高牆=(L)38.51*(H)114*2/10000=0.88 M2
大段:11
小段1:半高牆=(L)7.23*(H)114*2/10000=0.16 M2
大段:12
小段1:半高牆=(L)3.21*(H)114*2/10000=0.07 M2
大段:13
小段1:半高牆=(L)2.90*(H)114*2/10000=0.07 M2
大段:14
小段1:半高牆=(L)2.91*(H)114*2/10000=0.07 M2
大段:15
小段1:半高牆=(L)2.90*(H)114*2/10000=0.07 M2
大段:16
小段1:半高牆=(L)2.91*(H)114*2/10000=0.07 M2
大段:17
小段1:半高牆=(L)2.90*(H)114*2/10000=0.07 M2
大段:18
小段1:半高牆=(L)2.91*(H)114*2/10000=0.07 M2
大段:19
小段1:半高牆=(L)2.90*(H)114*2/10000=0.07 M2
大段:20
小段1:半高牆=(L)2.91*(H)114*2/10000=0.07 M2
大段:21
小段1:半高牆=(L)3.12*(H)114*2/10000=0.07 M2
大段:22
小段1:半高牆=(L)120.67*(H)114*2/10000=2.75 M2
以上牆主要模版小計: 13.96 M2
封側模小計:15*114*1/10000=0.17 M2

模版小計: 14.13-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=14.13 M2

RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)47.77*(H)114*(t)15/1000000=0.082 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)114*(t)15/1000000=0.079 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)114*(t)15/1000000=0.079 M3
大段:4
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)114*(t)15/1000000=0.079 M3
大段:5
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)114*(t)15/1000000=0.079 M3
大段:6
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)114*(t)15/1000000=0.079 M3
大段:7
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)114*(t)15/1000000=0.079 M3
大段:8
小段1:半高牆=(L)46.05*(H)114*(t)15/1000000=0.079 M3

大段:9
小段1:半高牆=(L)46.06*(H)114*(t)15/1000000=0.079 M3
大段:10
小段1:半高牆=(L)38.51*(H)114*(t)15/1000000=0.066 M3
大段:11
小段1:半高牆=(L)7.23*(H)114*(t)15/1000000=0.012 M3
大段:12
小段1:半高牆=(L)3.21*(H)114*(t)15/1000000=0.005 M3
大段:13
小段1:半高牆=(L)2.90*(H)114*(t)15/1000000=0.005 M3
大段:14
小段1:半高牆=(L)2.91*(H)114*(t)15/1000000=0.005 M3
大段:15
小段1:半高牆=(L)2.90*(H)114*(t)15/1000000=0.005 M3
大段:16
小段1:半高牆=(L)2.91*(H)114*(t)15/1000000=0.005 M3
大段:17
小段1:半高牆=(L)2.90*(H)114*(t)15/1000000=0.005 M3
大段:18
小段1:半高牆=(L)2.91*(H)114*(t)15/1000000=0.005 M3
大段:19
小段1:半高牆=(L)2.90*(H)114*(t)15/1000000=0.005 M3
大段:20
小段1:半高牆=(L)2.91*(H)114*(t)15/1000000=0.005 M3
大段:21
小段1:半高牆=(L)3.12*(H)114*(t)15/1000000=0.005 M3
大段:22
小段1:半高牆=(L)120.67*(H)114*(t)15/1000000=0.206 M3
以上牆主要RC小計: 1.047 M3
RC小計: 1.047-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 1.047 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=236.49 M*(1-0.0000)=236.49 M (236.49 M*0.560/1000= 0.1324 T)
#4=2.90 M*(1-0.0000)=2.90 M (2.90 M*0.994/1000= 0.0029 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1353 T
模版小計(普)= 14.13 M2
混凝土小計 = 1.047 M3

PMC24-02-樓層: FF, 牆代號: W20, 位置序號: 6 [X2:-14,Y49:-235] , 牆長: (289.0+17.0+14.4)=320.40 cm, 牆高:65.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]65+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 146.28 支數= (Int((320.4-5-5)/20)+1)/100= 16 垂直筋總長(第1組)= 146.28*[支數]16/100= 23.41 M	23.41
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 320.4+[搭接]Int(320.4/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*1= 357.40 支數= 3/100= 3 支 水平筋總長(第1組)= 357.40*[支數]3/100= 10.72 M	10.72
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]65+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 146.28 支數= Int((320.4-5-5)/20)+1)/100= 16 垂直筋總長(第2組)= 146.28*[支數]16/100= 23.41 M	23.41
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 320.4+[搭接]Int(320.4/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*1= 357.40 支數= 3/100= 3 支 水平筋總長(第2組)= 357.40*[支數]3/100= 10.72 M	10.72

#5 工作筋:
水平排數: Int(320.40/60)= 5
垂直排數: Int(65.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]5*[垂直排數]1= 1.70 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)289.04*(H)65*2/10000=3.76 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)17.01*(H)65*2/10000=0.22 M2
大段:3
小段1:半高牆=(L)14.40*(H)65*2/10000=0.19 M2
以上牆主要模版小計: 4.17 M2
封側模小計:20*65*1/10000=0.13 M2
模版小計: 4.30-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=4.30 M2

RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)289.04*(H)65*(t)20/1000000=0.376 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)17.01*(H)65*(t)20/1000000=0.022 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)14.40*(H)65*(t)20/1000000=0.019 M3
以上牆主要RC小計: 0.417 M3
RC小計: 0.417-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.417 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=68.25 M*(1-0.0000)=68.25 M (68.25 M*0.994/1000= 0.0678 T)
#5=1.70 M*(1-0.0000)=1.70 M (1.70 M*1.560/1000= 0.0027 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.0705 T
模版小計(普)= 4.30 M2
混凝土小計 = 0.417 M3

PMC24-02-樓層: FF, 牆代號: W15, 位置序號: 2 [X1:+151,Y46:-66] , 牆長: (120.5+120.7+120.7+120.7+120.7+120.7+120.7+120.7+120.9)=1086.30 cm, 牆高:65.0 cm

#3		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]65+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 129.71 支數= (Int((1086.3-5-5)/15)+1)/100= 72 垂直筋總長(第1組)= 129.71*[支數]72/100= 93.39 M	93.39
#3		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 1086.3+[搭接]Int(1086.3/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 1,152.30 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第1組)= 1,152.30*[支數]4/100= 46.09 M	46.09
#3		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]65+[牆高>60cm,底部搭接]36*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]13.7= 129.71 支數= Int((1086.3-5-5)/15)+1)/100= 72 垂直筋總長(第2組)= 129.71*[支數]72/100= 93.39 M	93.39
#3		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 1086.3+[搭接]Int(1086.3/(8*100))*36+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*30+[頭尾銜接牆柱數-Ld]30*1= 1,152.30 支數= 4/100= 4 支 水平筋總長(第2組)= 1,152.30*[支數]4/100= 46.09 M	46.09

#4 工作筋:
水平排數: Int(1086.30/60)= 18
垂直排數: Int(65.00/60)= 1
工作筋數量:((15-3*2)+10*2)*[水平排數]18*[垂直排數]1= 5.22 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)120.50*(H)65*2/10000=1.57 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)120.70*(H)65*2/10000=1.57 M2
大段:3
小段1:半高牆=(L)120.69*(H)65*2/10000=1.57 M2
大段:4
小段1:半高牆=(L)120.70*(H)65*2/10000=1.57 M2
大段:5
小段1:半高牆=(L)120.69*(H)65*2/10000=1.57 M2
大段:6
小段1:半高牆=(L)120.70*(H)65*2/10000=1.57 M2
大段:7
小段1:半高牆=(L)120.70*(H)65*2/10000=1.57 M2
大段:8
小段1:半高牆=(L)120.69*(H)65*2/10000=1.57 M2
大段:9
小段1:半高牆=(L)120.89*(H)65*2/10000=1.57 M2
以上牆主要模版小計: 14.12 M2
封側模小計:15*65*1/10000=0.10 M2
模版小計: 14.22-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=14.22 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)120.50*(H)65*(t)15/1000000=0.117 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)120.70*(H)65*(t)15/1000000=0.118 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)120.69*(H)65*(t)15/1000000=0.118 M3
大段:4
小段1:半高牆=(L)120.70*(H)65*(t)15/1000000=0.118 M3

大段:5
小段1:半高牆=(L)120.69*(H)65*(t)15/1000000=0.118 M3
大段:6
小段1:半高牆=(L)120.70*(H)65*(t)15/1000000=0.118 M3
大段:7
小段1:半高牆=(L)120.70*(H)65*(t)15/1000000=0.118 M3
大段:8
小段1:半高牆=(L)120.69*(H)65*(t)15/1000000=0.118 M3
大段:9
小段1:半高牆=(L)120.89*(H)65*(t)15/1000000=0.118 M3
以上牆主要RC小計: 1.059 M3
RC小計: 1.059-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 1.059 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#3=278.97 M*(1-0.0000)=278.97 M (278.97 M*0.560/1000= 0.1562 T)
#4=5.22 M*(1-0.0000)=5.22 M (5.22 M*0.994/1000= 0.0052 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1614 T
模版小計(普)= 14.22 M2
混凝土小計 = 1.059 M3

PMC24-02-樓層: FF, 牆代號: W20, 位置序號: 1 [X1:+242,Y46:+37] , 牆長: (165.5+165.1+165.1+165.1+165.1+165.1+115.1)=1106.10 cm, 牆高:65.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]65+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 146.28 支數= (Int((1106.1-5-5)/20)+1)/100= 55 垂直筋總長(第1組)= 146.28*[支數]55/100= 80.46 M	80.46
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 1106.1+[搭接]Int(1106.1/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*1= 1,191.10 支數= 3/100= 3 支 水平筋總長(第1組)= 1,191.10*[支數]3/100= 35.73 M	35.73
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]65+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 146.28 支數= Int((1106.1-5-5)/20)+1)/100= 55 垂直筋總長(第2組)= 146.28*[支數]55/100= 80.46 M	80.46
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 1106.1+[搭接]Int(1106.1/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*1= 1,191.10 支數= 3/100= 3 支 水平筋總長(第2組)= 1,191.10*[支數]3/100= 35.73 M	35.73

#5 工作筋:
水平排數: Int(1106.10/60)= 18
垂直排數: Int(65.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]18*[垂直排數]1= 6.12 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)165.46*(H)65*2/10000=2.15 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)65*2/10000=2.15 M2
大段:3
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)65*2/10000=2.15 M2
大段:4
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)65*2/10000=2.15 M2
大段:5
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)65*2/10000=2.15 M2
大段:6
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)65*2/10000=2.15 M2
大段:7
小段1:半高牆=(L)115.12*(H)65*2/10000=1.50 M2
以上牆主要模版小計: 14.38 M2
封側模小計:20*65*1/10000=0.13 M2
模版小計: 14.51-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=14.51 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)165.46*(H)65*(t)20/1000000=0.215 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)65*(t)20/1000000=0.215 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)65*(t)20/1000000=0.215 M3
大段:4
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)65*(t)20/1000000=0.215 M3
大段:5

小段1:半高牆=(L)165.13*(H)65*(t)20/1000000=0.215 M3
大段:6
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)65*(t)20/1000000=0.215 M3
大段:7
小段1:半高牆=(L)115.12*(H)65*(t)20/1000000=0.150 M3
以上牆主要RC小計: 1.438 M3
RC小計: 1.438-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 1.438 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=232.38 M*(1-0.0000)=232.38 M (232.38 M*0.994/1000= 0.2310 T)
#5=6.12 M*(1-0.0000)=6.12 M (6.12 M*1.560/1000= 0.0095 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.2405 T
模版小計(普)= 14.51 M2
混凝土小計 = 1.438 M3

PMC24-02-樓層: FF, 牆代號: W20, 位置序號: 3 [X1:-184,Y48:-200] , 牆長: (50.0+165.1+165.1+165.5)=545.70 cm, 牆高:65.0 cm

#4		垂直筋(第1組)	垂直長度(單支)[半高牆]65+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 146.28 支數= (Int((545.7-5-5)/20)+1)/100= 27 垂直筋總長(第1組)= 146.28*[支數]27/100= 39.50 M	39.50
#4		水平筋(第1組)	水平長度(單支)= 545.7+[搭接]Int(545.7/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 619.70 支數= 3/100= 3 支 水平筋總長(第1組)= 619.70*[支數]3/100= 18.59 M	18.59
#4		垂直筋(第2組)	垂直長度(單支)[半高牆]65+[牆高>60cm,底部搭接]48*1+[延伸+彎鉤]15+[90度彎鉤]18.3= 146.28 支數= Int((545.7-5-5)/20)+1)/100= 27 垂直筋總長(第2組)= 146.28*[支數]27/100= 39.50 M	39.50
#4		水平筋(第2組)	水平長度(單支)= 545.7+[搭接]Int(545.7/(8*100))*48+[彎折數-Ld]0*[兩向]2*37+[頭尾銜接牆柱數-Ld]37*2= 619.70 支數= 3/100= 3 支 水平筋總長(第2組)= 619.70*[支數]3/100= 18.59 M	18.59

#5 工作筋:
水平排數: Int(545.70/60)= 9
垂直排數: Int(65.00/60)= 1
工作筋數量:((20-3*2)+10*2)*[水平排數]9*[垂直排數]1= 3.06 M
模版計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)50.01*(H)65*2/10000=0.65 M2
大段:2
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)65*2/10000=2.15 M2
大段:3
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)65*2/10000=2.15 M2
大段:4
小段1:半高牆=(L)165.47*(H)65*2/10000=2.15 M2
以上牆主要模版小計: 7.09 M2
模版小計: 7.09-[門窗扣]0.00-[自由開口扣]0.00+[門窗封模]0.00+[自由開口封模]0.00-[側面交接扣]0.00=7.09 M2
RC計算:
大段:1
小段1:半高牆=(L)50.01*(H)65*(t)20/1000000=0.065 M3
大段:2
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)65*(t)20/1000000=0.215 M3
大段:3
小段1:半高牆=(L)165.13*(H)65*(t)20/1000000=0.215 M3
大段:4
小段1:半高牆=(L)165.47*(H)65*(t)20/1000000=0.215 M3
以上牆主要RC小計: 0.709 M3
RC小計: 0.709-[門窗開口RC]0.000-[自由開口RC]0.000= 0.709 M3
----------計算結果小計----------
鋼筋小計(依開口比例扣除後): (牆開口比例:0.0000)
#4=116.17 M*(1-0.0000)=116.17 M (116.17 M*0.994/1000= 0.1155 T)
#5=3.06 M*(1-0.0000)=3.06 M (3.06 M*1.560/1000= 0.0048 T)
鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.1203 T
模版小計(普)= 7.09 M2
混凝土小計 = 0.709 M3