

結構構件詳細計算式□□

案名: 臺中市沙鹿區鹿陽國民小學第二期校舍新建工程--圖號: 1F (代表樓層:1F->1F)

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: CS1, 位置序號: 12 [X1:+53,Y9:+139];尺寸(樑□□):810.00 * 220.10 cm ;[擴充半樑]:860.00 * 245.10 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))860.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (220.1/15)+1)/100	156.80
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))245.10+[延伸-搭接]60*1)*(Round (810/15)+1)/100	167.81
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))860.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (220.1/15)+1)/100	156.80
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))245.10+[延伸-搭接]60*1)*(Round (810/15)+1)/100	167.81

工作筋計算:

#6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: $\text{Int}(810/100)=8$ 行

水平向排數: $\text{Int}(220.1/100)=2$ 列

工作筋總長: $68.00*8*2/100=10.88$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $245.10*(\text{ceiling}(810.00/200)+1)=1470.60$ cm

短向總長: $860.00*(\text{ceiling}(220.10/200)+1)=2580.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1470.60+2580.00)/100=40.51$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $810.0*220.1/10000=17.83$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑□□,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: $810.00*25/10000=2.03$ M2

模版小計: $17.83-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=17.83$ 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): $=2.03$ M2

RC計算:

$810.0*220.1/10000*25/100=4.457$ M3

RC小計: $4.457-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=4.457$ 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)

#5= 649.21 M*(1-0.0000)= 649.21 M (649.21 M*1.560/1000= 1.0128 T)

#6= 51.39 M*(1-0.0000)= 51.39 M (51.39 M*2.250/1000= 0.1156 T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.128 T

模版小計(清) = 17.83 M2

側模小計(普通模) = 2.03 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 4.457 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: CS1, 位置序號: 116 [X9:+27,Y8:-132];尺寸(樑□□):300.75 * 300.75 cm ;[擴充半樑]:333.47 * 333.47 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))333.47+[延伸-搭接]60*1)*(Round (300.75/15)+1)/100	82.63
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))333.47+[延伸-搭接]60*1)*(Round (300.75/15)+1)/100	82.63
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))333.47+[延伸-搭接]60*1)*(Round (300.75/15)+1)/100	82.63
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))333.47+[延伸-搭接]60*1)*(Round (300.75/15)+1)/100	82.63

工作筋計算:

#6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: $\text{Int}(300.75/100) = 3$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(300.75/100) = 3$ 列
 工作筋總長: $68.00 \times 3 \times 3/100 = 6.12$ M
 #6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $333.47 \times (\text{ceiling}(300.75/200) + 1) = 1000.41$ cm
 短向總長: $333.47 \times (\text{ceiling}(300.75/200) + 1) = 1000.41$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1000.41 + 1000.41)/100 = 20.01$ 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5邊: $480.00 \times 25/10000 = 1.20$ M2)

模版小計: $0.00 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 0.00$ 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) = 1.20 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $9.05 \times 25/100 = 2.261$ M3

RC小計: $2.261 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 2.261$ 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)

#5 = $330.51 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 330.51 \text{ M}$ ($330.51 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.5156 \text{ T}$)

#6 = $26.13 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 26.13 \text{ M}$ ($26.13 \text{ M} \times 2.250/1000 = 0.0588 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.574 T

模版小計(清) = 0.00 M2

側模小計(普通模) = 1.20 M2 (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 2.261 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: CS1, 位置序號: 106 [X8:+196,Y8:-14]; 尺寸(樑口): 383.99 * 383.99 cm ; [擴充半樑]: 419.16 * 419.16 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$([\text{長邊(樑心)}] 419.16 + [\text{延伸-搭接}] 60 \times 1) \times (\text{Round}(383.99/15) + 1) / 100$	129.37
#5		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}] 419.16 + [\text{延伸-搭接}] 60 \times 1) \times (\text{Round}(383.99/15) + 1) / 100$	129.37
#5		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}] 419.16 + [\text{延伸-搭接}] 60 \times 1) \times (\text{Round}(383.99/15) + 1) / 100$	129.37
#5		雙層簡易式短向下層	$([\text{短邊(樑心)}] 419.16 + [\text{延伸-搭接}] 60 \times 1) \times (\text{Round}(383.99/15) + 1) / 100$	129.37

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (25 - 6) \times 2 + 10 = 68.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(383.99/100) = 3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(383.99/100) = 3$ 列

工作筋總長: $68.00 \times 3 \times 3/100 = 6.12$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $419.16 \times (\text{ceiling}(383.99/200) + 1) = 1257.48$ cm

短向總長: $419.16 \times (\text{ceiling}(383.99/200) + 1) = 1257.48$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1257.48 + 1257.48)/100 = 25.15$ 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5邊: $780.00 \times 25/10000 = 1.95$ M2)

模版小計: $0.00 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 0.00$ 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) = 1.95 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $14.74 \times 25/100 = 3.686$ M3

RC小計: $3.686 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 3.686$ 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)

#5 = $517.49 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 517.49 \text{ M}$ ($517.49 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.8073 \text{ T}$)

#6 = $31.27 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 31.27 \text{ M}$ ($31.27 \text{ M} \times 2.250/1000 = 0.0704 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.878 T

模版小計(清) = 0.00 M2

側模小計(普通模) = 1.95 M2 (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 3.686 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: CS1, 位置序號: 93 [X6:+14,Y8:+130];尺寸(樑口□):383.99 * 383.99 cm ;[擴充半樑]:419.16 * 419.16 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)])419.16+[延伸-搭接]60*1)*(Round (383.99/15)+1)/100	129.37
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)])419.16+[延伸-搭接]60*1)*(Round (383.99/15)+1)/100	129.37
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)])419.16+[延伸-搭接]60*1)*(Round (383.99/15)+1)/100	129.37
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)])419.16+[延伸-搭接]60*1)*(Round (383.99/15)+1)/100	129.37

工作筋計算:

#6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: $\text{Int}(383.99/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(383.99/100)=3$ 列

工作筋總長: $68.00*3*3/100=6.12$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $419.16*(\text{ceiling}(383.99/200)+1)=1257.48$ cm

短向總長: $419.16*(\text{ceiling}(383.99/200)+1)=1257.48$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1257.48+1257.48)/100=25.15$ 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5邊: $780.00*25/10000=1.95$ M2

模版小計: $0.00-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=0.00$ 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): $=1.95$ M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口] $14.75*25/100=3.686$ M3

RC小計: $3.686-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.686$ 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)

#5 = 517.49 M * $(1-0.0000)=517.49$ M (517.49 M * $1.560/1000=0.8073$ T)

#6 = 31.27 M * $(1-0.0000)=31.27$ M (31.27 M * $2.250/1000=0.0704$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.878 T

模版小計(清) = 0.00 M2

側模小計(普通模) = 1.95 M2 (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 3.686 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: CS1, 位置序號: 88 [X5:+69,Y8:+226];尺寸(樑口□):224.81 * 224.81 cm ;[擴充半樑]:256.14 * 256.14 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)])256.14+[延伸-搭接]60*1)*(Round (224.81/15)+1)/100	50.58
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)])256.14+[延伸-搭接]60*1)*(Round (224.81/15)+1)/100	50.58
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)])256.14+[延伸-搭接]60*1)*(Round (224.81/15)+1)/100	50.58
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)])256.14+[延伸-搭接]60*1)*(Round (224.81/15)+1)/100	50.58

工作筋計算:

#6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: $\text{Int}(224.81/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(224.81/100)=2$ 列

工作筋總長: $68.00*2*2/100=2.72$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $256.14*(\text{ceiling}(224.81/200)+1)=768.42$ cm

短向總長: $256.14*(\text{ceiling}(224.81/200)+1)=768.42$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(768.42+768.42)/100=15.37$ 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5邊: 281.07*25)/10000=0.70 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): =0.70 M2

RC計算:
 [不規則形狀直接計算取得之面積口] 5.05*25/100= 1.264 M3
 RC小計: 1.264-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.264 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)
 #5=202.33 M*(1-0.0000)=202.33 M (202.33 M*1.560/1000= 0.3156 T)
 #6=18.09 M*(1-0.0000)=18.09 M (18.09 M*2.250/1000= 0.0407 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.356 T
 模版小計(清) = 0.00 M2
 側模小計(普通模) = 0.70 M2 (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 1.264 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 34 [X2:+88,Y12:-235]; 尺寸(樑口□): 357.50 * 610.00 cm ; [擴充半樑]: 400.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	134.52
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (610/20)+1)/100	138.88
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	134.52
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (610/20)+1)/100	138.88

工作筋計算:
 #5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(16-6)*2+10 =50.00 cm
 垂直向排數: Int(357.5/100)= 3 行
 水平向排數: Int(610/100)= 6 列
 工作筋總長: 50.00*3*6/100= 9.00 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: 660.00*(ceiling(357.50/200)+1)= 1980.00 cm
 短向總長: 400.00*(ceiling(610.00/200)+1)= 2000.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (1980.00+2000.00)/100= 39.80 M

模版計算:
 模版面積: 計算式: 357.5*610.0/ 10000 = 21.81 M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 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: 21.81-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=21.81 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:
 357.5*610.0/ 10000 *16/100= 3.489 M3
 RC小計: 3.489-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.489 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=546.80 M*(1-0.0000)=546.80 M (546.80 M*0.994/1000= 0.5435 T)
 #5=48.80 M*(1-0.0000)=48.80 M (48.80 M*1.560/1000= 0.0761 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.620 T
 模版小計(清) = 21.81 M2
 混凝土小計 = 3.489 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 35 [X2:+88,Y12:+188]; 尺寸(樑口□): 387.50 * 610.00 cm ; [擴充半樑]: 430.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	141.60
----	---	-----------	---	--------

#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (610/20)+1)/100	148.18
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	141.60
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (610/20)+1)/100	148.18

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(610/100)=6$ 列
 工作筋總長: $50.00*3*6/100=9.00$ 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: $660.00*(\text{ceiling}(387.50/200)+1)=1980.00$ cm
 短向總長: $430.00*(\text{ceiling}(610.00/200)+1)=2150.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1980.00+2150.00)/100=41.30$ 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] $\square$ 23.40 = 23.40 M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑 $\square$ $\square$,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:23.40-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=23.40 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] $\square$ 23.40*16/100= 3.744 M3
 RC小計:3.744-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.744 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=579.56 M*(1-0.0000)=579.56 M ($579.56 \text{ M}*0.994/1000=0.5761$ T)
 #5=50.30 M*(1-0.0000)=50.30 M ($50.30 \text{ M}*1.560/1000=0.0785$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.655 T

模版小計(清) = 23.40 M2

混凝土小計 = 3.744 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 36 [X2:+88,Y13:+95];尺寸(樑 $\square$ $\square$):357.50 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:400.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	134.52
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (610/20)+1)/100	138.88
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	134.52
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (610/20)+1)/100	138.88

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(357.5/100)=3$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(610/100)=6$ 列
 工作筋總長: $50.00*3*6/100=9.00$ 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: $660.00*(\text{ceiling}(357.50/200)+1)=1980.00$ cm
 短向總長: $400.00*(\text{ceiling}(610.00/200)+1)=2000.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1980.00+2000.00)/100=39.80$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $357.5*610.0/10000=21.81$ M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑 $\square$ $\square$,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:21.81-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=21.81 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:

$357.5 \times 610.0 / 10000 \times 16 / 100 = 3.489 \text{ M3}$
 RC小計: $3.489 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 3.489 \text{ M3}$

-----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 = $546.80 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 546.80 \text{ M}$ ($546.80 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.5435 \text{ T}$)

#5 = $48.80 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 48.80 \text{ M}$ ($48.80 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0761 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.620 T

模版小計(清) = 21.81 M2

混凝土小計 = 3.489 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 37 [X2:+88,Y14:+18]; 尺寸(樑口□): $387.50 \times 610.00 \text{ cm}$; [擴充半樑]: $430.00 \times 660.00 \text{ cm}$; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([\text{長邊(樑心)}] 660.00 + [\text{延伸-搭接}] 48 \times 1) \times (\text{Round } (387.5/20) + 1) / 100$	141.60
#4		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}] 430.00 + [\text{延伸-搭接}] 48 \times 1) \times (\text{Round } (610/20) + 1) / 100$	148.18
#4		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}] 660.00 + [\text{延伸-搭接}] 48 \times 1) \times (\text{Round } (387.5/20) + 1) / 100$	141.60
#4		雙層簡易式短向下層	$([\text{短邊(樑心)}] 430.00 + [\text{延伸-搭接}] 48 \times 1) \times (\text{Round } (610/20) + 1) / 100$	148.18

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16 - 6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(387.5/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(610/100) = 6 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00 \times 3 \times 6 / 100 = 9.00 \text{ M}$

#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: $660.00 \times (\text{ceiling}(387.50/200) + 1) = 1980.00 \text{ cm}$

短向總長: $430.00 \times (\text{ceiling}(610.00/200) + 1) = 2150.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1980.00 + 2150.00) / 100 = 41.30 \text{ M}$

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□] $23.40 = 23.40 \text{ M2}$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 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:

$([W15: \text{牆段}-1] 530.00 \times 15 + [W15: \text{牆段}-2] 357.50 \times 15) / 10000 = 1.33 \text{ M2}$

模版小計: $23.40 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 - [\text{版底牆交接}] 1.33 = 22.07 \text{ M2}$

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□] $23.40 \times 16 / 100 = 3.744 \text{ M3}$

RC小計: $3.744 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 3.744 \text{ M3}$

-----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 = $579.56 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 579.56 \text{ M}$ ($579.56 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.5761 \text{ T}$)

#5 = $50.30 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 50.30 \text{ M}$ ($50.30 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0785 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.655 T

模版小計(清) = 22.07 M2

混凝土小計 = 3.744 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 38 [X2:+88,Y15:-75]; 尺寸(樑口□): $357.50 \times 610.00 \text{ cm}$; [擴充半樑]: $400.00 \times 660.00 \text{ cm}$; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([\text{長邊(樑心)}] 660.00 + [\text{延伸-搭接}] 48 \times 1) \times (\text{Round } (357.5/20) + 1) / 100$	134.52
#4		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}] 400.00 + [\text{延伸-搭接}] 48 \times 1) \times (\text{Round } (610/20) + 1) / 100$	138.88
#4		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}] 660.00 + [\text{延伸-搭接}] 48 \times 1) \times (\text{Round } (357.5/20) + 1) / 100$	134.52

#4		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(610/20)+1)/100$	138.88
----	---	-----------	--	--------

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm

垂直向排數: $Int(357.5/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(610/100)=6$ 列

工作筋總長: $50.00*3*6/100=9.00$ 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: $660.00*(ceiling(357.50/200)+1)=1980.00$ cm

短向總長: $400.00*(ceiling(610.00/200)+1)=2000.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1980.00+2000.00)/100=39.80$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $357.5*610.0/10000=21.81$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面面積已取樑口□□,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:

$([W15:牆段-1]142.50*15+[W15:牆段-2]115.00*15)/10000=0.39$ M2

模版小計: $21.81-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.39=21.42$ 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:

$357.5*610.0/10000*16/100=3.489$ M3

RC小計: $3.489-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.489$ 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=546.80 M*(1-0.0000)=546.80 M (546.80 M*0.994/1000=0.5435 T)

#5=48.80 M*(1-0.0000)=48.80 M (48.80 M*1.560/1000=0.0761 T)

鋼筋小計(主要筋)=0.620 T

模版小計(清)=21.42 M2

混凝土小計=3.489 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: ST1, 位置序號: 1 [X0:+475,Y2:+214];尺寸(樑口□):303.33 * 303.33 cm ;[擴充半樑]:303.33 * 303.33 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]303.33+[延伸-搭接]60*1)*(Round(303.33/15)+1)/100$	76.30
#5		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]303.33+[延伸-搭接]60*1)*(Round(303.33/10)+1)/100$	112.63
#5		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]303.33+[延伸-搭接]60*1)*(Round(303.33/15)+1)/100$	76.30
#5		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]303.33+[延伸-搭接]60*1)*(Round(303.33/10)+1)/100$	112.63

工作筋計算:

#6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: $Int(303.33/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(303.33/100)=3$ 列

工作筋總長: $68.00*3*3/100=6.12$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $303.33*(ceiling(303.33/200)+1)=909.99$ cm

短向總長: $303.33*(ceiling(303.33/200)+1)=909.99$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(909.99+909.99)/100=18.20$ 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□]9.20 = 9.20 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面面積已取樑口□□,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:293.00*25+第3邊:26.00*25+第5邊:267.00*25+第6邊:330.00*25)/10000=2.29 M2

模版小計: $9.20-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=9.20$ 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):=2.29 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□]9.20*25/100=2.300 M3

RC小計: $2.300-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.300$ 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)

#5=377.86 M*(1-0.0000)=377.86 M (377.86 M*1.560/1000= 0.5895 T)
 #6=24.32 M*(1-0.0000)=24.32 M (24.32 M*2.250/1000= 0.0547 T)
 鋼筋小計(主要筋)= 0.644 T
 模版小計(普)= 9.20 M2
 側模小計(普通模)= 2.29 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 2.300 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: ST2, 位置序號: 119 [X9:-199,Y9:-96];尺寸(樑口□):146.29 * 146.29 cm ;[擴充半樑]:146.29 * 146.29 cm; 版厚: 20 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))146.29+[延伸-搭接]60*1)*(Round (146.29/15)+1)/100	22.69
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))146.29+[延伸-搭接]60*1)*(Round (146.29/12)+1)/100	26.82
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))146.29+[延伸-搭接]60*1)*(Round (146.29/15)+1)/100	22.69
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))146.29+[延伸-搭接]60*1)*(Round (146.29/12)+1)/100	26.82

工作筋計算:

#6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(146.29/100)= 1 行
 水平向排數: Int(146.29/100)= 1 列
 工作筋總長: 58.00*1*1/100= 0.58 M
 #6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: 146.29*(ceiling(146.29/200)+1)= 292.58 cm
 短向總長: 146.29*(ceiling(146.29/200)+1)= 292.58 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (292.58+292.58)/100= 5.85 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:25.00*20+第2邊:12.00*20+第4邊:124.00*20+第6邊:112.00*20)/10000=0.55 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):=0.55 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]2.14*20/100= 0.428 M3
 RC小計:0.428-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.428 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)
 #5=99.02 M*(1-0.0000)=99.02 M (99.02 M*1.560/1000= 0.1545 T)
 #6=6.43 M*(1-0.0000)=6.43 M (6.43 M*2.250/1000= 0.0145 T)
 鋼筋小計(主要筋)= 0.169 T
 模版小計(普)= 0.00 M2
 側模小計(普通模)= 0.55 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.428 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 118 [X10:+235,Y7:+27];尺寸(樑口□):445.00 * 387.50 cm ;[擴充半樑]:495.00 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	108.60
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	109.94
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	108.60
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	109.94

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 列
 工作筋總長: $50.00*4*3/100=6.00$ 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: $430.00*(\text{ceiling}(445.00/200)+1)=1720.00$ cm
 短向總長: $495.00*(\text{ceiling}(387.50/200)+1)=1485.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1720.00+1485.00)/100=32.05$ 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: $0.00-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=0.00$ 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] $16.99*16/100=2.718$ M3
 RC小計: $2.718-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=2.718$ 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 = $437.08 \text{ M} * (1-0.0000) = 437.08 \text{ M}$ ($437.08 \text{ M} * 0.994/1000 = 0.4345 \text{ T}$)
 #5 = $38.05 \text{ M} * (1-0.0000) = 38.05 \text{ M}$ ($38.05 \text{ M} * 1.560/1000 = 0.0594 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.494 T
 模版小計(清) = 0.00 M2
 混凝土小計 = 2.718 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 22 [X1:-7,Y7:+209]; 尺寸(樑口□): 444.30 * 444.30 cm ; [擴充半樑]: 484.61 * 484.61 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))484.61+[延伸-搭接]48*1)*(Round (444.3/20)+1)/100	122.50
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))484.61+[延伸-搭接]48*1)*(Round (444.3/20)+1)/100	122.50
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))484.61+[延伸-搭接]48*1)*(Round (444.3/20)+1)/100	122.50
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))484.61+[延伸-搭接]48*1)*(Round (444.3/20)+1)/100	122.50

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(444.3/100)=4$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(444.3/100)=4$ 列
 工作筋總長: $50.00*4*4/100=8.00$ 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: $484.61*(\text{ceiling}(444.30/200)+1)=1938.44$ cm
 短向總長: $484.61*(\text{ceiling}(444.30/200)+1)=1938.44$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1938.44+1938.44)/100=38.77$ 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] $19.74=19.74$ M2
 註: Aqe8.2樑柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 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:
 $([W15:\text{牆段}-1]54.99*15)/10000=0.08$ M2
 模版小計: $19.74-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.08=19.66$ 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] $19.74*16/100=3.158$ M3
 RC小計: $3.158-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.158$ 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 = $490.00 \text{ M} * (1-0.0000) = 490.00 \text{ M}$ ($490.00 \text{ M} * 0.994/1000 = 0.4871 \text{ T}$)
 #5 = $46.77 \text{ M} * (1-0.0000) = 46.77 \text{ M}$ ($46.77 \text{ M} * 1.560/1000 = 0.0730 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.560 T
 模版小計(清) = 19.66 M2
 混凝土小計 = 3.158 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S3, 位置序號: 67 [X4:-10,Y9:-247];尺寸(樑口□):431.21 * 431.21 cm ;[擴充半樑]:477.87 * 477.87 cm; 版厚: 25 cm

#4		雙層簡易式長向上層-邊沿	[(長邊(樑心))477.87+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (431.21/20)+1)/100	131.99
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))477.87+[延伸-搭接]48*1)*(Round (431.21/15)+1)/100	157.76
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	[(長邊(樑心))477.87+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (431.21/20)+1)/100	131.99
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))477.87+[延伸-搭接]48*1)*(Round (431.21/15)+1)/100	157.76

工作筋計算:

#5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: $\text{Int}(431.21/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(431.21/100)=4$ 列

工作筋總長: $68.00*4*4/100=10.88$ 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: $477.87*(\text{ceiling}(431.21/200)+1)=1911.48$ cm

短向總長: $477.87*(\text{ceiling}(431.21/200)+1)=1911.48$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1911.48+1911.48)/100=38.23$ 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□]18.59 = 18.59 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□,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: $18.59-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=18.59$ 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□]18.59*25/100= 4.649 M3

RC小計: $4.649-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=4.649$ 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= $579.50 \text{ M}*(1-0.0000)=579.50 \text{ M}$ ($579.50 \text{ M}*0.994/1000=0.5760 \text{ T}$)

#5= $49.11 \text{ M}*(1-0.0000)=49.11 \text{ M}$ ($49.11 \text{ M}*1.560/1000=0.0766 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.653 T

模版小計(清)= 18.59 M2

混凝土小計 = 4.649 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: FS8, 位置序號: 39 [X2:+78,Y16:-111];尺寸(樑口□):470.00 * 570.00 cm ;[擴充半樑]:520.00 * 640.00 cm; 版厚: 40 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))640.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (470/15)+1)/100	229.76
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))520.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (570/12)+1)/100	293.02
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))640.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (470/15)+1)/100	224.00
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))520.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (570/12)+1)/100	284.20

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(40-6)*2+10=98.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(470/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(570/100)=5$ 列

工作筋總長: $98.00*4*5/100=19.60$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $640.00*(\text{ceiling}(470.00/200)+1)=2560.00$ cm

短向總長: $520.00*(\text{ceiling}(570.00/200)+1)=2080.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2560.00+2080.00)/100=46.40$ 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:

$5.20 \times 6.40 [m^2] \times 40 [cm] / 100 = 13.312 M3$

註:為□□□□□□□□,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:13.312-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=13.312 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)

#5=1,030.98 M*(1-0.0000)=1,030.98 M (1,030.98 M*1.560/1000= 1.6083 T)

#6=66.00 M*(1-0.0000)=66.00 M (66.00 M*2.250/1000= 0.1485 T)

鋼筋小計(主要筋)= 1.757 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 13.312 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: FS9, 位置序號: 40 [X1:-232,Y17:-161];尺寸(樑口□):330.00 * 190.00 cm ;[擴充半樑]:395.00 * 247.50 cm; 版厚: 40 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))]395.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (190/20)+1)/100	52.03
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))]247.50+[延伸-搭接]78*1)*(Round (330/20)+1)/100	55.34
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))]395.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (190/20)+1)/100	50.05
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))]247.50+[延伸-搭接]60*1)*(Round (330/20)+1)/100	52.28

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (40 - 6) \times 2 + 10 = 98.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(330/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(190/100) = 1 \text{ 列}$

工作筋總長: $98.00 \times 3 \times 1 / 100 = 2.94 \text{ M}$

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $247.50 \times (\text{ceiling}(330.00/200) + 1) = 742.50 \text{ cm}$

短向總長: $395.00 \times (\text{ceiling}(190.00/200) + 1) = 790.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(742.50 + 790.00) / 100 = 15.33 \text{ M}$

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:

$3.95 \times 2.48 [m^2] \times 40 [cm] / 100 = 3.911 M3$

註:為□□□□□□□□,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:3.911-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.911 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)

#5=209.69 M*(1-0.0000)=209.69 M (209.69 M*1.560/1000= 0.3271 T)

#6=18.27 M*(1-0.0000)=18.27 M (18.27 M*2.250/1000= 0.0411 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.368 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 3.911 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: FS9, 位置序號: 42 [X2:-35,Y17:-161];尺寸(樑口□):330.00 * 345.00 cm ;[擴充半樑]:395.00 * 392.50 cm; 版厚: 40 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))]395.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (330/20)+1)/100	80.41
----	---	-----------	--	-------

#5		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})392.50 + [\text{延伸-搭接}]78 \times 1] \times (\text{Round}(345/20) + 1) / 100$	84.69
#5		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})395.00 + [\text{延伸-搭接}]60 \times 1] \times (\text{Round}(330/20) + 1) / 100$	77.35
#5		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})392.50 + [\text{延伸-搭接}]60 \times 1] \times (\text{Round}(345/20) + 1) / 100$	81.45

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (40 - 6) \times 2 + 10 = 98.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(330/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(345/100) = 3 \text{ 列}$

工作筋總長: $98.00 \times 3 \times 3 / 100 = 8.82 \text{ M}$

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $392.50 \times (\text{ceiling}(330.00/200) + 1) = 1177.50 \text{ cm}$

短向總長: $395.00 \times (\text{ceiling}(345.00/200) + 1) = 1185.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1177.50 + 1185.00) / 100 = 23.63 \text{ M}$

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: $0.00 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.00 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$3.95 \times 3.92 [\text{m}^2] \times 40 [\text{cm}] / 100 = 6.202 \text{ M}^3$

註:為□□□□□□□□□□,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: $2 = 395.00 \times [G40]60 / 2 \times 40 / 1000000 = 0.474$

以上小計= 0.474 M³

RC小計: $6.202 + [\text{大底邊版補半樑RC}]0.474 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 6.676 \text{ M}^3$

-----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)

#5= $323.90 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 323.90 \text{ M}$ ($323.90 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.5053 \text{ T}$)

#6= $32.45 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 32.45 \text{ M}$ ($32.45 \text{ M} \times 2.250 / 1000 = 0.0730 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.578 T

模版小計(清) = 0.00 M²

混凝土小計 = 6.676 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 44 [X3:+231,Y3:-203];尺寸(樑口□):345.00 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:370.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})495.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(345/20) + 1) / 100$	97.74
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})370.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round}(445/20) + 1) / 100$	107.18
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})495.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(345/20) + 1) / 100$	97.74
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})370.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round}(445/20) + 1) / 100$	107.18

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16 - 6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(345/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(445/100) = 4 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00 \times 3 \times 4 / 100 = 6.00 \text{ M}$

#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: $495.00 \times (\text{ceiling}(345.00/200) + 1) = 1485.00 \text{ cm}$

短向總長: $370.00 \times (\text{ceiling}(445.00/200) + 1) = 1480.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1485.00 + 1480.00) / 100 = 29.65 \text{ M}$

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:

$345.0 \times 445.0 / 10000 \times 16 / 100 = 2.456 \text{ M3}$

RC小計:2.456-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.456 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=409.84 M*(1-0.0000)=409.84 M (409.84 M*0.994/1000= 0.4074 T)

#5=35.65 M*(1-0.0000)=35.65 M (35.65 M*1.560/1000= 0.0556 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.463 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 2.456 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: CS1, 位置序號: 11 [X1:+53,Y8:+54];尺寸(樑口□):260.00 * 220.10 cm ;[擴充半樑]:310.00 * 245.10 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]310.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (220.1/15)+1)/100	59.20
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]245.10+[延伸-搭接]60*1)*(Round (260/15)+1)/100	54.92
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]310.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (220.1/15)+1)/100	59.20
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]245.10+[延伸-搭接]60*1)*(Round (260/15)+1)/100	54.92

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (25-6) \times 2 + 10 = 68.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(260/100) = 2 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(220.1/100) = 2 \text{ 列}$

工作筋總長: $68.00 \times 2 \times 2 / 100 = 2.72 \text{ M}$

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $245.10 \times (\text{ceiling}(260.00/200) + 1) = 735.30 \text{ cm}$

短向總長: $310.00 \times (\text{ceiling}(220.10/200) + 1) = 930.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(735.30 + 930.00) / 100 = 16.65 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $260.0 \times 220.1 / 10000 = 5.72 \text{ M2}$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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: $260.00 \times 25 / 10000 = 0.65 \text{ M2}$)

模版小計:5.72-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=5.72 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):=0.65 M2

RC計算:

$260.0 \times 220.1 / 10000 \times 25 / 100 = 1.431 \text{ M3}$

RC小計:1.431-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.431 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)

#5=228.24 M*(1-0.0000)=228.24 M (228.24 M*1.560/1000= 0.3560 T)

#6=19.37 M*(1-0.0000)=19.37 M (19.37 M*2.250/1000= 0.0436 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.400 T

模版小計(清)= 5.72 M2

側模小計(普通模)= 0.65 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 1.431 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 45 [X3:+231,Y3:+213];尺寸(樑口□):387.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:430.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	108.60
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	([短邊(樑心)]430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (445/20)+1)/100	120.98

#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})495.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (387.5/20) + 1) / 100$	108.60
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round } (445/20) + 1) / 100$	120.98

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16-6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(387.5/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(445/100) = 4 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00 \times 3 \times 4 / 100 = 6.00 \text{ M}$

#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: $495.00 \times (\text{ceiling}(387.50/200) + 1) = 1485.00 \text{ cm}$

短向總長: $430.00 \times (\text{ceiling}(445.00/200) + 1) = 1720.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1485.00 + 1720.00) / 100 = 32.05 \text{ M}$

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] $17.20 = 17.20 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 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: $17.20 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 17.20 \text{ M}^2$

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] $17.20 \times 16 / 100 = 2.752 \text{ M}^3$

RC小計: $2.752 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.752 \text{ M}^3$

-----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 = $459.16 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 459.16 \text{ M}$ ($459.16 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.4564 \text{ T}$)

#5 = $38.05 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 38.05 \text{ M}$ ($38.05 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0594 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.516 T

模版小計(普) = 17.20 M²

混凝土小計 = 2.752 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 46 [X3:+231,Y4:+120]; 尺寸(樑口□): 357.50 * 445.00 cm ; [擴充半樑]: 400.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})495.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (357.5/20) + 1) / 100$	103.17
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})400.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round } (445/20) + 1) / 100$	114.08
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})495.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (357.5/20) + 1) / 100$	103.17
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})400.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round } (445/20) + 1) / 100$	114.08

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16-6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(357.5/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(445/100) = 4 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00 \times 3 \times 4 / 100 = 6.00 \text{ M}$

#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: $495.00 \times (\text{ceiling}(357.50/200) + 1) = 1485.00 \text{ cm}$

短向總長: $400.00 \times (\text{ceiling}(445.00/200) + 1) = 1600.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1485.00 + 1600.00) / 100 = 30.85 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $357.5 \times 445.0 / 10000 = 15.91 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 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: $15.91 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 15.91 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$357.5 \times 445.0 / 10000 \times 16 / 100 = 2.545 \text{ M}^3$

RC小計: $2.545 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.545 \text{ M}^3$

-----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=434.50 M*(1-0.0000)=434.50 M (434.50 M*0.994/1000= 0.4319 T)

#5=36.85 M*(1-0.0000)=36.85 M (36.85 M*1.560/1000= 0.0575 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.489 T

模版小計(普)= 15.91 M2

混凝土小計 = 2.545 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 47 [X3:+231,Y5:+43];尺寸(樑口□):387.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:430.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	108.60
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (445/20)+1)/100	120.98
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	108.60
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (445/20)+1)/100	120.98

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(16-6)*2+10 =50.00 cm

垂直向排數: Int(387.5/100)= 3 行

水平向排數: Int(445/100)= 4 列

工作筋總長: 50.00*3*4/100= 6.00 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: 495.00*(ceiling(387.50/200)+1)= 1485.00 cm

短向總長: 430.00*(ceiling(445.00/200)+1)= 1720.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (1485.00+1720.00)/100= 32.05 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□]17.20 = 17.20 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:17.20-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=17.20 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□]17.20*16/100= 2.752 M3

RC小計:2.752-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.752 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=459.16 M*(1-0.0000)=459.16 M (459.16 M*0.994/1000= 0.4564 T)

#5=38.05 M*(1-0.0000)=38.05 M (38.05 M*1.560/1000= 0.0594 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.516 T

模版小計(清)= 17.20 M2

混凝土小計 = 2.752 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 48 [X3:+231,Y6:-50];尺寸(樑口□):357.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:400.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	103.17
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))400.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (445/20)+1)/100	114.08
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	103.17
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))400.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (445/20)+1)/100	114.08

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(16-6)*2+10 =50.00 cm

垂直向排數: $\text{Int}(357.5/100) = 3$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(445/100) = 4$ 列
 工作筋總長: $50.00 \times 3 \times 4/100 = 6.00$ 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: $495.00 \times (\text{ceiling}(357.50/200) + 1) = 1485.00$ cm
 短向總長: $400.00 \times (\text{ceiling}(445.00/200) + 1) = 1600.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1485.00 + 1600.00)/100 = 30.85$ M

模版計算:
 模版面積: 計算式: $357.5 \times 445.0 / 10000 = 15.91$ M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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: $15.91 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 15.91$ 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:
 $357.5 \times 445.0 / 10000 \times 16/100 = 2.545$ M3
 RC小計: $2.545 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.545$ 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= $434.50 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 434.50 \text{ M}$ ($434.50 \text{ M} \times 0.994/1000 = 0.4319 \text{ T}$)
 #5= $36.85 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 36.85 \text{ M}$ ($36.85 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.0575 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.489 T
 模版小計(清) = 15.91 M2
 混凝土小計 = 2.545 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 50 [X3:+197,Y7:-156];尺寸(樑口□):410.75 * 410.75 cm ;[擴充半樑]:457.13 * 457.13 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([\text{長邊(樑心)}]457.13 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(410.75/20) + 1)/100$	111.13
#4		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}]457.13 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(410.75/20) + 1)/100$	111.13
#4		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}]457.13 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(410.75/20) + 1)/100$	111.13
#4		雙層簡易式短向下層	$([\text{短邊(樑心)}]457.13 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(410.75/20) + 1)/100$	111.13

工作筋計算:
 #5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16 - 6) \times 2 + 10 = 50.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(410.75/100) = 4$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(410.75/100) = 4$ 列
 工作筋總長: $50.00 \times 4 \times 4/100 = 8.00$ 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: $457.13 \times (\text{ceiling}(410.75/200) + 1) = 1828.52$ cm
 短向總長: $457.13 \times (\text{ceiling}(410.75/200) + 1) = 1828.52$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1828.52 + 1828.52)/100 = 36.57$ 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□]16.68 = 16.68 M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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: $16.68 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 16.68$ 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:
 $[\text{不規則形狀直接計算取得之面積} \square] 16.68 \times 16/100 = 2.668$ M3
 RC小計: $2.668 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.668$ 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= $444.51 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 444.51 \text{ M}$ ($444.51 \text{ M} \times 0.994/1000 = 0.4418 \text{ T}$)
 #5= $44.57 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 44.57 \text{ M}$ ($44.57 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.0695 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.511 T
 模版小計(清) = 16.68 M2
 混凝土小計 = 2.668 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 2 [X1:+247,Y17:-216];尺寸(樑口□):249.74 * 249.74 cm ;[擴充半

樑]:255.65 * 255.65 cm; 版厚: 16 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:3.81度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})255.65 + [\text{延伸-搭接}]48 * 1] * (\text{Round}(249.74/20) + 1) / 100$	39.47
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})255.65 + [\text{延伸-搭接}]48 * 1] * (\text{Round}(249.74/20) + 1) / 100$	39.47
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})255.65 + [\text{延伸-搭接}]48 * 1] * (\text{Round}(249.74/20) + 1) / 100$	39.47
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})255.65 + [\text{延伸-搭接}]48 * 1] * (\text{Round}(249.74/20) + 1) / 100$	39.47

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 * 2 + (16 - 6) * 2 + 10 = 50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(249.74/100) = 2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(249.74/100) = 2$ 列

工作筋總長: $50.00 * 2 * 2 / 100 = 2.00$ 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: $255.65 * (\text{ceiling}(249.74/200) + 1) = 766.95$ cm

短向總長: $255.65 * (\text{ceiling}(249.74/200) + 1) = 766.95$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(766.95 + 766.95) / 100 = 15.34$ 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: $9.99 * 16$ + 第20邊: $101.32 * 16$ + 第21邊: $101.32 * 16$ + 第22邊: $101.32 * 16$) / 10000 = 0.50 M²

模版小計: $0.00 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.00$ 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): = 0.50 M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口] $6.24 * 16 / 100 = 0.998$ M³

RC小計: $0.998 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.998$ 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 = $157.90 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 157.90 \text{ M}$ ($157.90 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.1570 \text{ T}$)

#5 = $17.34 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 17.34 \text{ M}$ ($17.34 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.0270 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.184 T

模版小計(清) = 0.00 M²

側模小計(普通模) = 0.50 M² (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 1.000 M³

Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正口: 1.00222

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 3 [X1:+36,Y17:+187];尺寸(樑口□):428.09 * 428.09 cm ;[擴充半樑]:428.84 * 428.84 cm; 版厚: 16 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:3.81度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})428.84 + [\text{延伸-搭接}]48 * 1] * (\text{Round}(428.09/20) + 1) / 100$	104.90
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})428.84 + [\text{延伸-搭接}]48 * 1] * (\text{Round}(428.09/20) + 1) / 100$	104.90
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})428.84 + [\text{延伸-搭接}]48 * 1] * (\text{Round}(428.09/20) + 1) / 100$	104.90
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})428.84 + [\text{延伸-搭接}]48 * 1] * (\text{Round}(428.09/20) + 1) / 100$	104.90

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 * 2 + (16 - 6) * 2 + 10 = 50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(428.09/100) = 4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(428.09/100) = 4$ 列

工作筋總長: $50.00 * 4 * 4 / 100 = 8.00$ 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: $428.84 * (\text{ceiling}(428.09/200) + 1) = 1715.36$ cm

短向總長: $428.84 * (\text{ceiling}(428.09/200) + 1) = 1715.36$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1715.36+1715.36)/100=34.31\text{ M}$

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: $3.87*16$ +第19邊: $487.79*16$ +第20邊: $180.00*16$ +第21邊: $330.34*16$ +第22邊: $101.32*16$ +第23邊: $101.32*16$ +第24邊: $101.32*16$ +第25邊: $101.32*16$ +第26邊: $101.32*16$ +第27邊: $101.32*16$ +第28邊: $101.32*16$)/10000=2.74 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)=2.74 M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $18.33*16/100=2.932\text{ M}^3$

RC小計: 2.932 -[版開口RC] 0.000 -[中空扣除] 0.000 =2.932 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= $419.62\text{ M}*(1-0.0000)=419.62\text{ M}$ ($419.62\text{ M}*0.994/1000=0.4171\text{ T}$)

#5= $42.31\text{ M}*(1-0.0000)=42.31\text{ M}$ ($42.31\text{ M}*1.560/1000=0.0660\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.484 T

模版小計(清) = 0.00 M²

側模小計(普通模) = 2.74 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 2.939 M³

Note: 本片版係傾斜版, 以上**小計**部分皆已加乘傾角修正口: 1.00222

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 61 [X3:+10,Y13:+95]; 尺寸(樑口□): 357.50 * 445.00 cm ; [擴充半樑]: 400.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]) 495.00 +[延伸-搭接] $48*1$ *(Round $(357.5/20)+1$)/100	103.17
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]) 400.00 +[延伸-搭接] $48*1$ *(Round $(445/20)+1$)/100	103.04
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]) 495.00 +[延伸-搭接] $48*1$ *(Round $(357.5/20)+1$)/100	103.17
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]) 400.00 +[延伸-搭接] $48*1$ *(Round $(445/20)+1$)/100	103.04

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00\text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(357.5/100)=3\text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(445/100)=4\text{ 列}$

工作筋總長: $50.00*3*4/100=6.00\text{ M}$

#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: $495.00*(\text{ceiling}(357.50/200)+1)=1485.00\text{ cm}$

短向總長: $400.00*(\text{ceiling}(445.00/200)+1)=1600.00\text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1485.00+1600.00)/100=30.85\text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $357.5*445.0/10000=15.91\text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面面積已取樑口□□, 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: 15.91 -[版開口] 0.00 + [版開口封模] 0.00 =15.91 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:

$357.5*445.0/10000*16/100=2.545\text{ M}^3$

RC小計: 2.545 -[版開口RC] 0.000 -[中空扣除] 0.000 =2.545 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= $412.42\text{ M}*(1-0.0000)=412.42\text{ M}$ ($412.42\text{ M}*0.994/1000=0.4099\text{ T}$)

#5= $36.85\text{ M}*(1-0.0000)=36.85\text{ M}$ ($36.85\text{ M}*1.560/1000=0.0575\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.467 T

模版小計(清) = 15.91 M²

混凝土小計 = 2.545 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 63 [X3:+10,Y15:-75]; 尺寸(樑口□): 357.50 * 445.00 cm ; [擴充半樑]: 400.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})495.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(357.5/20) + 1) / 100$	103.17
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})400.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(445/20) + 1) / 100$	103.04
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})495.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(357.5/20) + 1) / 100$	103.17
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})400.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(445/20) + 1) / 100$	103.04

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16 - 6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(357.5/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(445/100) = 4 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00 \times 3 \times 4 / 100 = 6.00 \text{ M}$

#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: $495.00 \times (\text{ceiling}(357.50/200) + 1) = 1485.00 \text{ cm}$

短向總長: $400.00 \times (\text{ceiling}(445.00/200) + 1) = 1600.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1485.00 + 1600.00) / 100 = 30.85 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $357.5 \times 445.0 / 10000 = 15.91 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:

$[(W25: \text{牆段}-1)141.66 \times 25] / 10000 = 0.35 \text{ M}^2$

模版小計: $15.91 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.35 = 15.55 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$357.5 \times 445.0 / 10000 \times 16 / 100 = 2.545 \text{ M}^3$

RC小計: $2.545 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.545 \text{ M}^3$

-----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= $412.42 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 412.42 \text{ M}$ ($412.42 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.4099 \text{ T}$)

#5= $36.85 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 36.85 \text{ M}$ ($36.85 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0575 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.467 T

模版小計(清) = 15.55 M²

混凝土小計 = 2.545 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S4, 位置序號: 64 [X3:+18,Y16:-224]; 尺寸(樑口□): 245.00 * 430.00 cm ;[擴充半樑]: 295.00 * 485.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})485.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round}(245/20) + 1) / 100$	75.53
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})295.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(430/20) + 1) / 100$	78.89
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})485.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round}(245/20) + 1) / 100$	75.53
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})295.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(430/20) + 1) / 100$	78.89

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16 - 6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(245/100) = 2 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(430/100) = 4 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00 \times 2 \times 4 / 100 = 4.00 \text{ M}$

#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: $485.00 \times (\text{ceiling}(245.00/200) + 1) = 1455.00 \text{ cm}$

短向總長: $295.00 \times (\text{ceiling}(430.00/200) + 1) = 1180.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1455.00 + 1180.00) / 100 = 26.35 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $245.0 \times 430.0 / 10000 = 10.54 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2樑柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:10.54-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=10.54 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:

245.0*430.0/ 10000 *16/100= 1.686 M3

RC小計:1.686-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.686 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=308.84 M*(1-0.0000)=308.84 M (308.84 M*0.994/1000= 0.3070 T)

#5=30.35 M*(1-0.0000)=30.35 M (30.35 M*1.560/1000= 0.0473 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.354 T

模版小計(清)= 10.54 M2

混凝土小計 = 1.686 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S5, 位置序號: 65 [X4:+189,Y7:-37];尺寸(樑口□):687.50 * 357.56 cm ;[擴充半樑]:737.50 * 400.08 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)])737.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (357.56/15)+1)/100	208.38
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)])400.08+[延伸-搭接]48*1)*(Round (687.5/10)+1)/100	313.66
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)])737.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (357.56/15)+1)/100	208.38
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)])400.08+[延伸-搭接]48*1)*(Round (687.5/10)+1)/100	313.66

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(16-6)*2+10 =50.00 cm

垂直向排數: Int(687.5/100)= 6 行

水平向排數: Int(357.56/100)= 3 列

工作筋總長: 50.00*6*3/100= 9.00 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: 400.08*(ceiling(687.50/200)+1)= 2000.40 cm

短向總長: 737.50*(ceiling(357.56/200)+1)= 2212.50 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (2000.40+2212.50)/100= 42.13 M

模版計算:

模版面積: (設定不計底模)= 0 M2

版邊沿封模計算:

(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:

687.5*357.6/ 10000 *16/100= 3.930 M3

RC小計:3.930-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.930 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=1,044.06 M*(1-0.0000)=1,044.06 M (1,044.06 M*0.994/1000= 1.0378 T)

#5=51.13 M*(1-0.0000)=51.13 M (51.13 M*1.560/1000= 0.0798 T)

鋼筋小計(主要筋)= 1.118 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 3.930 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S3, 位置序號: 68 [X4:-10,Y10:-107];尺寸(樑口□):442.50 * 495.00 cm ;[擴充半樑]:485.00 * 545.00 cm; 版厚: 25 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)])545.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (442.5/20)+1)/100	136.39
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	([短邊(樑心)])485.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (495/15)+1)/100	197.54

#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))545.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (442.5/20)+1)/100	136.39
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))485.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (495/15)+1)/100	197.54

工作筋計算:

#5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: $\text{Int}(442.5/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(495/100)=4$ 列

工作筋總長: $68.00*4*4/100=10.88$ 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: $545.00*(\text{ceiling}(442.50/200)+1)=2180.00$ cm

短向總長: $485.00*(\text{ceiling}(495.00/200)+1)=1940.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2180.00+1940.00)/100=41.20$ 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] $\square$ 21.70 = 21.70 M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面面積已取樑口 $\square$,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: $21.70-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=21.70$ 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] $\square$ 21.70*25/100= 5.426 M³

RC小計: $5.426-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=5.426$ 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= $667.86 \text{ M}*(1-0.0000)=667.86 \text{ M}$ ($667.86 \text{ M}*0.994/1000=0.6639 \text{ T}$)

#5= $52.08 \text{ M}*(1-0.0000)=52.08 \text{ M}$ ($52.08 \text{ M}*1.560/1000=0.0812 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.745 T

模版小計(清)= 21.70 M²

混凝土小計 = 5.426 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S3, 位置序號: 69 [X4:-10,Y11:-142];尺寸(樑口 $\square$):387.50 * 495.00 cm ;[擴充半樑]:430.00 * 545.00 cm; 版厚: 25 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))545.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	118.60
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (495/15)+1)/100	178.84
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))545.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	118.60
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (495/15)+1)/100	178.84

工作筋計算:

#5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: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(495/100)=4$ 列

工作筋總長: $68.00*3*4/100=8.16$ 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: $545.00*(\text{ceiling}(387.50/200)+1)=1635.00$ cm

短向總長: $430.00*(\text{ceiling}(495.00/200)+1)=1720.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1635.00+1720.00)/100=33.55$ 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] $\square$ 19.02 = 19.02 M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面面積已取樑口 $\square$,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: $19.02-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=19.02$ 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] $\square$ 19.02*25/100= 4.754 M³

RC小計: $4.754-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=4.754$ 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=594.88 M*(1-0.0000)=594.88 M (594.88 M*0.994/1000= 0.5913 T)

#5=41.71 M*(1-0.0000)=41.71 M (41.71 M*1.560/1000= 0.0651 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.656 T

模版小計(清)= 19.02 M2

混凝土小計 = 4.754 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S3, 位置序號: 70 [X4:-10,Y12:-235];尺寸(樑口□):357.50 * 495.00 cm ;[擴充半樑]:400.00 * 545.00 cm; 版厚: 25 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))545.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	112.67
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))400.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (495/15)+1)/100	168.64
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))545.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	112.67
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))400.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (495/15)+1)/100	168.64

工作筋計算:

#5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(357.5/100)= 3 行

水平向排數: Int(495/100)= 4 列

工作筋總長: 68.00*3*4/100= 8.16 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: 545.00*(ceiling(357.50/200)+1)= 1635.00 cm

短向總長: 400.00*(ceiling(495.00/200)+1)= 1600.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (1635.00+1600.00)/100= 32.35 M

模版計算:

模版面積: 計算式:357.5*495.0/ 10000 = 17.70 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:17.70-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=17.70 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:

357.5*495.0/ 10000 *25/100= 4.424 M3

RC小計:4.424-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.424 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=562.62 M*(1-0.0000)=562.62 M (562.62 M*0.994/1000= 0.5592 T)

#5=40.51 M*(1-0.0000)=40.51 M (40.51 M*1.560/1000= 0.0632 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.622 T

模版小計(清)= 17.70 M2

混凝土小計 = 4.424 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S3, 位置序號: 71 [X4:-10,Y12:+188];尺寸(樑口□):387.50 * 495.00 cm ;[擴充半樑]:430.00 * 545.00 cm; 版厚: 25 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))545.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	118.60
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (495/15)+1)/100	178.84
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))545.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	118.60
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (495/15)+1)/100	178.84

工作筋計算:

#5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: $\text{Int}(387.5/100) = 3$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(495/100) = 4$ 列
 工作筋總長: $68.00 \times 3 \times 4 / 100 = 8.16$ 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: $545.00 \times (\text{ceiling}(387.50/200) + 1) = 1635.00$ cm
 短向總長: $430.00 \times (\text{ceiling}(495.00/200) + 1) = 1720.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1635.00 + 1720.00) / 100 = 33.55$ 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] $\square$ 19.02 = 19.02 M²
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口 $\square$,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:19.02-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=19.02 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] $\square$ 19.02 $\times$ 25/100= 4.754 M³
 RC小計:4.754-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.754 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=594.88 M $\times$ (1-0.0000)=594.88 M (594.88 M $\times$ 0.994/1000= 0.5913 T)
 #5=41.71 M $\times$ (1-0.0000)=41.71 M (41.71 M $\times$ 1.560/1000= 0.0651 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.656 T
 模版小計(清)= 19.02 M²
 混凝土小計 = 4.754 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S3, 位置序號: 72 [X4:-10,Y13:+95];尺寸(樑口 $\square$):357.50 * 495.00 cm ;[擴充半樑]:400.00 * 545.00 cm; 版厚: 25 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]545.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	112.67
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]400.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (495/15)+1)/100	168.64
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]545.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	112.67
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]400.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (495/15)+1)/100	168.64

工作筋計算:
 #5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (25-6) \times 2 + 10 = 68.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(357.5/100) = 3$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(495/100) = 4$ 列
 工作筋總長: $68.00 \times 3 \times 4 / 100 = 8.16$ 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: $545.00 \times (\text{ceiling}(357.50/200) + 1) = 1635.00$ cm
 短向總長: $400.00 \times (\text{ceiling}(495.00/200) + 1) = 1600.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1635.00 + 1600.00) / 100 = 32.35$ M

模版計算:
 模版面積: 計算式:357.5*495.0/ 10000 = 17.70 M²
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口 $\square$,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:17.70-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=17.70 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:
 357.5*495.0/ 10000 *25/100= 4.424 M³
 RC小計:4.424-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.424 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=562.62 M $\times$ (1-0.0000)=562.62 M (562.62 M $\times$ 0.994/1000= 0.5592 T)
 #5=40.51 M $\times$ (1-0.0000)=40.51 M (40.51 M $\times$ 1.560/1000= 0.0632 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.622 T
 模版小計(清)= 17.70 M²
 混凝土小計 = 4.424 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S3, 位置序號: 73 [X4:-10,Y14:+18];尺寸(樑口 $\square$):387.50 * 495.00 cm ;[擴充半樑]:430.00

* 545.00 cm; 版厚: 25 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})545.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (387.5/20) + 1) / 100$	118.60
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round } (495/15) + 1) / 100$	178.84
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})545.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (387.5/20) + 1) / 100$	118.60
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round } (495/15) + 1) / 100$	178.84

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (25 - 6) \times 2 + 10 = 68.00 \text{ cm}$
 垂直向排數: $\text{Int}(387.5/100) = 3 \text{ 行}$
 水平向排數: $\text{Int}(495/100) = 4 \text{ 列}$
 工作筋總長: $68.00 \times 3 \times 4 / 100 = 8.16 \text{ M}$
 #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: $545.00 \times (\text{ceiling}(387.50/200) + 1) = 1635.00 \text{ cm}$
 短向總長: $430.00 \times (\text{ceiling}(495.00/200) + 1) = 1720.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1635.00 + 1720.00) / 100 = 33.55 \text{ M}$

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] $19.02 = 19.02 \text{ M}^2$
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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: $19.02 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 19.02 \text{ M}^2$
 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] $19.02 \times 25 / 100 = 4.754 \text{ M}^3$
 RC小計: $4.754 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 4.754 \text{ M}^3$

-----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= $594.88 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 594.88 \text{ M}$ ($594.88 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.5913 \text{ T}$)
 #5= $41.71 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 41.71 \text{ M}$ ($41.71 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0651 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.656 T

模版小計(清) = 19.02 M²

混凝土小計 = 4.754 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S3, 位置序號: 74 [X4:-10,Y15:-62];尺寸(樑口□):382.50 * 495.00 cm ;[擴充半樑]:425.00 * 545.00 cm; 版厚: 25 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})545.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (382.5/20) + 1) / 100$	118.60
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})425.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round } (495/15) + 1) / 100$	177.14
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})545.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (382.5/20) + 1) / 100$	118.60
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})425.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round } (495/15) + 1) / 100$	177.14

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (25 - 6) \times 2 + 10 = 68.00 \text{ cm}$
 垂直向排數: $\text{Int}(382.5/100) = 3 \text{ 行}$
 水平向排數: $\text{Int}(495/100) = 4 \text{ 列}$
 工作筋總長: $68.00 \times 3 \times 4 / 100 = 8.16 \text{ M}$
 #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: $545.00 \times (\text{ceiling}(382.50/200) + 1) = 1635.00 \text{ cm}$
 短向總長: $425.00 \times (\text{ceiling}(495.00/200) + 1) = 1700.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1635.00 + 1700.00) / 100 = 33.35 \text{ M}$

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] $18.53 = 18.53 \text{ M}^2$
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:

$([W15:牆段-1]335.00*15)/10000=0.50\text{ M2}$

模版小計:18.53-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.50=18.03 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] $18.53*25/100=4.633\text{ M3}$

RC小計:4.633-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.633 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=591.48 M*(1-0.0000)=591.48 M (591.48 M*0.994/1000=0.5879 T)

#5=41.51 M*(1-0.0000)=41.51 M (41.51 M*1.560/1000=0.0648 T)

鋼筋小計(主要筋)=0.653 T

模版小計(清)=18.03 M2

混凝土小計=4.633 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S0, 位置序號: 75 [X4:+65,Y16:-211];尺寸(樑口□):220.00 * 375.00 cm ;[擴充半樑]:270.00 * 425.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]425.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(220/20)+1)/100$	56.76
#4		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]270.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(375/20)+1)/100$	63.60
#4		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]425.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(220/20)+1)/100$	56.76
#4		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]270.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(375/20)+1)/100$	63.60

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00\text{ cm}$

垂直向排數: $Int(220/100)=2\text{ 行}$

水平向排數: $Int(375/100)=3\text{ 列}$

工作筋總長: $50.00*2*3/100=3.00\text{ M}$

#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: $425.00*(ceiling(220.00/200)+1)=1275.00\text{ cm}$

短向總長: $270.00*(ceiling(375.00/200)+1)=810.00\text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1275.00+810.00)/100=20.85\text{ M}$

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] $8.23=8.23\text{ M2}$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面面積已取樑口□□,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:8.23-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=8.23 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] $8.23*16/100=1.317\text{ M3}$

RC小計:1.317-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.317 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=240.72 M*(1-0.0000)=240.72 M (240.72 M*0.994/1000=0.2393 T)

#5=23.85 M*(1-0.0000)=23.85 M (23.85 M*1.560/1000=0.0372 T)

鋼筋小計(主要筋)=0.276 T

模版小計(清)=8.23 M2

混凝土小計=1.317 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 21 [X1:-192,Y7:-156];尺寸(樑口□):330.00 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:372.50 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(330/20)+1)/100$	120.36
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	$([短邊(樑心)]372.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(610/20)+1)/100$	145.24

#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})660.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(330/20) + 1) / 100$	120.36
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})372.50 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round}(610/20) + 1) / 100$	145.24

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16-6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(330/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(610/100) = 6 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00 \times 3 \times 6 / 100 = 9.00 \text{ M}$

#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: $660.00 \times (\text{ceiling}(330.00/200) + 1) = 1980.00 \text{ cm}$

短向總長: $372.50 \times (\text{ceiling}(610.00/200) + 1) = 1862.50 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1980.00 + 1862.50) / 100 = 38.43 \text{ M}$

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] $19.89 = 19.89 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 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: $19.89 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 19.89 \text{ M}^2$

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] $19.89 \times 16 / 100 = 3.182 \text{ M}^3$

RC小計: $3.182 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.182 \text{ M}^3$

-----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 = $531.19 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 531.19 \text{ M}$ ($531.19 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.5280 \text{ T}$)

#5 = $47.43 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 47.43 \text{ M}$ ($47.43 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0740 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.602 T

模版小計(清) = 19.89 M²

混凝土小計 = 3.182 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 17 [X1:-199,Y3:+213]; 尺寸(樑口□): 387.50 * 595.00 cm ; [擴充半樑]: 430.00 * 645.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})645.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(387.5/20) + 1) / 100$	138.60
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(595/20) + 1) / 100$	148.18
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})645.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(387.5/20) + 1) / 100$	138.60
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(595/20) + 1) / 100$	148.18

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16-6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(387.5/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(595/100) = 5 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00 \times 3 \times 5 / 100 = 7.50 \text{ M}$

#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: $645.00 \times (\text{ceiling}(387.50/200) + 1) = 1935.00 \text{ cm}$

短向總長: $430.00 \times (\text{ceiling}(595.00/200) + 1) = 1720.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1935.00 + 1720.00) / 100 = 36.55 \text{ M}$

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] $22.86 = 22.86 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 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: $22.86 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 22.86 \text{ M}^2$

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] $22.86 \times 16 / 100 = 3.658 \text{ M}^3$

RC小計: $3.658 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.658 \text{ M}^3$

額外增減計算:

+/- 鋼筋:

#4 : ((8*200+8*200)*12)/100= 384.00 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=957.56 M*(1-0.0000)=957.56 M (957.56 M*0.994/1000= 0.9518 T)

#5=44.05 M*(1-0.0000)=44.05 M (44.05 M*1.560/1000= 0.0687 T)

鋼筋小計(主要筋)= 1.021 T

模版小計(普)= 22.86 M2

混凝土小計 = 3.658 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 18 [X1:-199,Y4:+120];尺寸(樑口□):357.50 * 595.00 cm ;[擴充半樑]:400.00 * 645.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))645.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	131.67
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (595/20)+1)/100	138.88
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))645.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	131.67
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (595/20)+1)/100	138.88

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(16-6)*2+10 =50.00 cm

垂直向排數: Int(357.5/100)= 3 行

水平向排數: Int(595/100)= 5 列

工作筋總長: 50.00*3*5/100= 7.50 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: 645.00*(ceiling(357.50/200)+1)= 1935.00 cm

短向總長: 400.00*(ceiling(595.00/200)+1)= 1600.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (1935.00+1600.00)/100= 35.35 M

模版計算:

模版面積: 計算式:357.5*595.0/ 10000 = 21.27 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:21.27-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=21.27 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:

357.5*595.0/ 10000 *16/100= 3.403 M3

RC小計:3.403-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.403 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=541.10 M*(1-0.0000)=541.10 M (541.10 M*0.994/1000= 0.5379 T)

#5=42.85 M*(1-0.0000)=42.85 M (42.85 M*1.560/1000= 0.0668 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.605 T

模版小計(普)= 21.27 M2

混凝土小計 = 3.403 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 19 [X1:-199,Y5:+43];尺寸(樑口□):387.50 * 595.00 cm ;[擴充半樑]:430.00 * 645.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))645.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	138.60
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (595/20)+1)/100	148.18
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))645.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	138.60
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (595/20)+1)/100	148.18

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(595/100)=5$ 列

工作筋總長: $50.00*3*5/100=7.50$ 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: $645.00*(\text{ceiling}(387.50/200)+1)=1935.00$ cm

短向總長: $430.00*(\text{ceiling}(595.00/200)+1)=1720.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1935.00+1720.00)/100=36.55$ 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] $\square\square\square$ 22.86 = 22.86 M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口 $\square\square\square$,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: $22.86-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=22.86$ 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] $\square\square\square$ 22.86*16/100= 3.658 M³

RC小計: $3.658-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.658$ 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=573.56 M*(1-0.0000)=573.56 M (573.56 M*0.994/1000= 0.5701 T)

#5=44.05 M*(1-0.0000)=44.05 M (44.05 M*1.560/1000= 0.0687 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.639 T

模版小計(清) = 22.86 M²

混凝土小計 = 3.658 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 20 [X1:-199,Y6:-50];尺寸(樑口 $\square\square\square$):357.50 * 595.00 cm ;[擴充半樑]:400.00 * 645.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([\text{長邊(樑心)}]645.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(357.5/20)+1)/100$	131.67
#4		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}]400.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(595/20)+1)/100$	138.88
#4		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}]645.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(357.5/20)+1)/100$	131.67
#4		雙層簡易式短向下層	$([\text{短邊(樑心)}]400.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(595/20)+1)/100$	138.88

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(357.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(595/100)=5$ 列

工作筋總長: $50.00*3*5/100=7.50$ 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: $645.00*(\text{ceiling}(357.50/200)+1)=1935.00$ cm

短向總長: $400.00*(\text{ceiling}(595.00/200)+1)=1600.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1935.00+1600.00)/100=35.35$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $357.5*595.0/10000=21.27$ M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口 $\square\square\square$,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: $21.27-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=21.27$ 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:

$357.5*595.0/10000*16/100=3.403$ M³

RC小計: $3.403-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.403$ 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=541.10 M*(1-0.0000)=541.10 M (541.10 M*0.994/1000= 0.5379 T)

#5=42.85 M*(1-0.0000)=42.85 M (42.85 M*1.560/1000= 0.0668 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.605 T

模版小計(清) = 21.27 M²

混凝土小計 = 3.403 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 31 [X2:+88,Y9:-65];尺寸(樑口□):402.50 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:445.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (402.5/20)+1)/100	148.68
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))445.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (610/20)+1)/100	152.83
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (402.5/20)+1)/100	148.68
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))445.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (610/20)+1)/100	152.83

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(402.5/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(610/100)=6$ 列

工作筋總長: $50.00*4*6/100=12.00$ 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: $660.00*(\text{ceiling}(402.50/200)+1)=2640.00$ cm

短向總長: $445.00*(\text{ceiling}(610.00/200)+1)=2225.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2640.00+2225.00)/100=48.65$ 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□]24.31 = 24.31 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先算法,版面積已取樑口□,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: $24.31-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=24.31$ 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□]24.31*16/100= 3.890 M3

RC小計: $3.890-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.890$ 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= $603.02 \text{ M}*(1-0.0000)=603.02 \text{ M}$ ($603.02 \text{ M}*0.994/1000=0.5994 \text{ T}$)

#5= $60.65 \text{ M}*(1-0.0000)=60.65 \text{ M}$ ($60.65 \text{ M}*1.560/1000=0.0946 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.694 T

模版小計(清)= 24.31 M2

混凝土小計 = 3.890 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 32 [X2:+88,Y10:-142];尺寸(樑口□):372.50 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (372.5/20)+1)/100	141.60
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))415.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (610/20)+1)/100	143.53
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (372.5/20)+1)/100	141.60
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))415.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (610/20)+1)/100	143.53

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(372.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(610/100)=6$ 列

工作筋總長: $50.00*3*6/100=9.00$ 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: $660.00*(\text{ceiling}(372.50/200)+1)=1980.00$ cm

短向總長: $415.00*(\text{ceiling}(610.00/200)+1)=2075.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1980.00+2075.00)/100=40.55$ 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□]22.48 = 22.48 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:22.48-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=22.48 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口]22.48*16/100= 3.597 M3

RC小計:3.597-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.597 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)

#4=570.26 M*(1-0.0000)=570.26 M (570.26 M*0.994/1000= 0.5668 T)

#5=49.55 M*(1-0.0000)=49.55 M (49.55 M*1.560/1000= 0.0773 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.644 T

模版小計(清)= 22.48 M2

混凝土小計 = 3.597 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 33 [X2:+88,Y11:-142];尺寸(樑口□):387.50 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:430.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	141.60
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (610/20)+1)/100	148.18
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	141.60
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (610/20)+1)/100	148.18

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(16-6)*2+10 =50.00 cm

垂直向排數: Int(387.5/100)= 3 行

水平向排數: Int(610/100)= 6 列

工作筋總長: 50.00*3*6/100= 9.00 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: 660.00*(ceiling(387.50/200)+1)= 1980.00 cm

短向總長: 430.00*(ceiling(610.00/200)+1)= 2150.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (1980.00+2150.00)/100= 41.30 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口]23.40 = 23.40 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:23.40-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=23.40 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口]23.40*16/100= 3.744 M3

RC小計:3.744-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.744 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=579.56 M*(1-0.0000)=579.56 M (579.56 M*0.994/1000= 0.5761 T)

#5=50.30 M*(1-0.0000)=50.30 M (50.30 M*1.560/1000= 0.0785 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.655 T

模版小計(清)= 23.40 M2

混凝土小計 = 3.744 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 62 [X3:+10,Y14:+18];尺寸(樑口□):387.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:430.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	108.60
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	109.94

#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	108.60
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	109.94

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00*3*4/100=6.00$ 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: $495.00*(\text{ceiling}(387.50/200)+1)=1485.00$ cm

短向總長: $430.00*(\text{ceiling}(445.00/200)+1)=1720.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1485.00+1720.00)/100=32.05$ 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] $\square$ 17.20 = 17.20 M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面面積已取樑口 $\square$,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: $17.20-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=17.20$ 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] $\square$ 17.20*16/100= 2.752 M³

RC小計: $2.752-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=2.752$ 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= 437.08 M*(1-0.0000)=437.08 M (437.08 M*0.994/1000= 0.4345 T)

#5= 38.05 M*(1-0.0000)=38.05 M (38.05 M*1.560/1000= 0.0594 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.494 T

模版小計(清)= 17.20 M²

混凝土小計 = 2.752 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 85 [X5:+134,Y17:-29]; 尺寸(樑口 $\square$): 595.00 * 387.50 cm ;[擴充半樑]: 645.00 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))645.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	138.60
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (595/20)+1)/100	148.18
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))645.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	138.60
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (595/20)+1)/100	148.18

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(595/100)=5$ 行

水平向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*5*3/100=7.50$ 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: $430.00*(\text{ceiling}(595.00/200)+1)=1720.00$ cm

短向總長: $645.00*(\text{ceiling}(387.50/200)+1)=1935.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1720.00+1935.00)/100=36.55$ 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] $\square$ 22.86 = 22.86 M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面面積已取樑口 $\square$,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: $22.86-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=22.86$ 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] $\square$ 22.86*16/100= 3.658 M³

RC小計: $3.658-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.658$ 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=573.56 M*(1-0.0000)=573.56 M (573.56 M*0.994/1000= 0.5701 T)

#5=44.05 M*(1-0.0000)=44.05 M (44.05 M*1.560/1000= 0.0687 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.639 T

模版小計(普)= 22.86 M2

混凝土小計 = 3.658 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 91 [X5:-125,Y7:-201];尺寸(樑口□):647.50 * 357.50 cm ;[擴充半樑]:697.50 * 400.02 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))697.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	141.65
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))400.02+[延伸-搭接]48*1)*(Round (647.5/20)+1)/100	147.85
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))697.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	141.65
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))400.02+[延伸-搭接]48*1)*(Round (647.5/20)+1)/100	147.85

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(647.5/100)=6$ 行

水平向排數: $\text{Int}(357.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*6*3/100=9.00$ 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: $400.02*(\text{ceiling}(647.50/200)+1)=2000.10$ cm

短向總長: $697.50*(\text{ceiling}(357.50/200)+1)=2092.50$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2000.10+2092.50)/100=40.93$ 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: $0.00-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=0.00$ 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:

$647.5*357.5/10000*16/100=3.704$ M3

RC小計: $3.704-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.704$ 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=578.98 M*(1-0.0000)=578.98 M (578.98 M*0.994/1000= 0.5755 T)

#5=49.93 M*(1-0.0000)=49.93 M (49.93 M*1.560/1000= 0.0779 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.653 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 3.704 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 92 [X5:-229,Y8:-114];尺寸(樑口□):445.00 * 357.50 cm ;[擴充半樑]:495.00 * 400.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	103.17
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	103.04
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	103.17
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	103.04

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(357.5/100) = 3$ 列
 工作筋總長: $50.00 \times 4 \times 3/100 = 6.00$ 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: $400.00 \times (\text{ceiling}(445.00/200) + 1) = 1600.00$ cm
 短向總長: $495.00 \times (\text{ceiling}(357.50/200) + 1) = 1485.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1600.00 + 1485.00)/100 = 30.85$ 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: $0.00 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.00$ 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:

$445.0 \times 357.5 / 10000 \times 16/100 = 2.545$ M³

RC小計: $2.545 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.545$ 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 = $412.42 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 412.42 \text{ M}$ ($412.42 \text{ M} \times 0.994/1000 = 0.4099 \text{ T}$)

#5 = $36.85 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 36.85 \text{ M}$ ($36.85 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.0575 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.467 T

模版小計(清) = 0.00 M²

混凝土小計 = 2.545 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 94 [X6:+227,Y16:-99]; 尺寸(樑口□): 445.00 * 357.50 cm ; [擴充半樑]: 495.00 * 400.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([\text{長邊(樑心)}]495.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(357.5/20) + 1)/100$	103.17
#4		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}]400.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(445/20) + 1)/100$	103.04
#4		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}]495.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(357.5/20) + 1)/100$	103.17
#4		雙層簡易式短向下層	$([\text{短邊(樑心)}]400.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(445/20) + 1)/100$	103.04

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16 - 6) \times 2 + 10 = 50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(445/100) = 4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(357.5/100) = 3$ 列

工作筋總長: $50.00 \times 4 \times 3/100 = 6.00$ 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: $400.00 \times (\text{ceiling}(445.00/200) + 1) = 1600.00$ cm

短向總長: $495.00 \times (\text{ceiling}(357.50/200) + 1) = 1485.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1600.00 + 1485.00)/100 = 30.85$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $445.0 \times 357.5 / 10000 = 15.91$ M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 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: $15.91 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 15.91$ 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:

$445.0 \times 357.5 / 10000 \times 16/100 = 2.545$ M³

RC小計: $2.545 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.545$ 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 = $412.42 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 412.42 \text{ M}$ ($412.42 \text{ M} \times 0.994/1000 = 0.4099 \text{ T}$)

#5 = $36.85 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 36.85 \text{ M}$ ($36.85 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.0575 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.467 T

模版小計(普) = 15.91 M²

混凝土小計 = 2.545 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 95 [X6:+227,Y17:-29]; 尺寸(樑口□): 595.00 * 357.50 cm ; [擴充半樑]: 645.00 * 400.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})645.00 + [\text{延伸-搭接}]48*1] * (\text{Round}(357.5/20) + 1) / 100$	131.67
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})400.00 + [\text{延伸-搭接}]48*1] * (\text{Round}(595/20) + 1) / 100$	138.88
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})645.00 + [\text{延伸-搭接}]48*1] * (\text{Round}(357.5/20) + 1) / 100$	131.67
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})400.00 + [\text{延伸-搭接}]48*1] * (\text{Round}(595/20) + 1) / 100$	138.88

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2 + (16-6)*2 + 10 = 50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(595/100) = 5$ 行

水平向排數: $\text{Int}(357.5/100) = 3$ 列

工作筋總長: $50.00*5*3/100 = 7.50$ 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: $400.00 * (\text{ceiling}(595.00/200) + 1) = 1600.00$ cm

短向總長: $645.00 * (\text{ceiling}(357.50/200) + 1) = 1935.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1600.00 + 1935.00) / 100 = 35.35$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $595.0 * 357.5 / 10000 = 21.27$ M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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: $21.27 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 21.27$ 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:

$595.0 * 357.5 / 10000 * 16 / 100 = 3.403$ M³

RC小計: $3.403 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.403$ 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= $541.10 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 541.10 \text{ M}$ ($541.10 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.5379 \text{ T}$)

#5= $42.85 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 42.85 \text{ M}$ ($42.85 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.0668 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.605 T

模版小計(普) = 21.27 M²

混凝土小計 = 3.403 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 96 [X6:-27,Y6:+228];尺寸(樑口□):647.50 * 387.50 cm ;[擴充半樑]:697.50 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})697.50 + [\text{延伸-搭接}]48*1] * (\text{Round}(387.5/20) + 1) / 100$	149.10
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸-搭接}]48*1] * (\text{Round}(647.5/20) + 1) / 100$	157.74
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})697.50 + [\text{延伸-搭接}]48*1] * (\text{Round}(387.5/20) + 1) / 100$	149.10
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸-搭接}]48*1] * (\text{Round}(647.5/20) + 1) / 100$	157.74

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2 + (16-6)*2 + 10 = 50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(647.5/100) = 6$ 行

水平向排數: $\text{Int}(387.5/100) = 3$ 列

工作筋總長: $50.00*6*3/100 = 9.00$ 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: $430.00 * (\text{ceiling}(647.50/200) + 1) = 2150.00$ cm

短向總長: $697.50 * (\text{ceiling}(387.50/200) + 1) = 2092.50$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2150.00 + 2092.50) / 100 = 42.43$ 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:

647.5*387.5/ 10000 *16/100= 4.015 M3

RC小計:4.015-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.015 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=613.68 M*(1-0.0000)=613.68 M (613.68 M*0.994/1000= 0.6100 T)

#5=51.43 M*(1-0.0000)=51.43 M (51.43 M*1.560/1000= 0.0802 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.690 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 4.015 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 97 [X6:-130,Y8:-185];尺寸(樑口□):445.00 * 387.50 cm ;[擴充半樑]:495.00 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	108.60
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	109.94
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	108.60
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	109.94

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(16-6)*2+10 =50.00 cm

垂直向排數: Int(445/100)= 4 行

水平向排數: Int(387.5/100)= 3 列

工作筋總長: 50.00*4*3/100= 6.00 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: 430.00*(ceiling(445.00/200)+1)= 1720.00 cm

短向總長: 495.00*(ceiling(387.50/200)+1)= 1485.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (1720.00+1485.00)/100= 32.05 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口]17.08*16/100= 2.733 M3

RC小計:2.733-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.733 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=437.08 M*(1-0.0000)=437.08 M (437.08 M*0.994/1000= 0.4345 T)

#5=38.05 M*(1-0.0000)=38.05 M (38.05 M*1.560/1000= 0.0594 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.494 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 2.733 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 100 [X6:-196,Y16:-99];尺寸(樑口□):445.00 * 387.50 cm ;[擴充半樑]:495.00 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	108.60
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	109.94
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	108.60

#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	109.94
----	---	-----------	---	--------

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*4*3/100=6.00$ 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: $430.00*(\text{ceiling}(445.00/200)+1)=1720.00$ cm

短向總長: $495.00*(\text{ceiling}(387.50/200)+1)=1485.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1720.00+1485.00)/100=32.05$ 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] $\square$ 17.20 = 17.20 M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口 $\square$,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: $17.20-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=17.20$ 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] $\square$ 17.20*16/100= 2.752 M³

RC小計: $2.752-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=2.752$ 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= 437.08 M*(1-0.0000)=437.08 M (437.08 M*0.994/1000= 0.4345 T)

#5= 38.05 M*(1-0.0000)=38.05 M (38.05 M*1.560/1000= 0.0594 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.494 T

模版小計(普)= 17.20 M²

混凝土小計 = 2.752 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 101 [X6:-196,Y17:-29];尺寸(樑口 $\square$):595.00 * 387.50 cm ;[擴充半樑]:645.00 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))645.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	138.60
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (595/20)+1)/100	148.18
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))645.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	138.60
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (595/20)+1)/100	148.18

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(595/100)=5$ 行

水平向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*5*3/100=7.50$ 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: $430.00*(\text{ceiling}(595.00/200)+1)=1720.00$ cm

短向總長: $645.00*(\text{ceiling}(387.50/200)+1)=1935.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1720.00+1935.00)/100=36.55$ 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] $\square$ 22.86 = 22.86 M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口 $\square$,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: $22.86-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=22.86$ 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] $\square$ 22.86*16/100= 3.658 M³

RC小計: $3.658-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.658$ 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= 573.56 M*(1-0.0000)=573.56 M (573.56 M*0.994/1000= 0.5701 T)

#5= 44.05 M*(1-0.0000)=44.05 M (44.05 M*1.560/1000= 0.0687 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.639 T

模版小計(普)= 22.86 M2
混凝土小計 = 3.658 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1a, 位置序號: 104 [X7:+57,Y6:+155];尺寸(樑口□):647.50 * 357.50 cm ;[擴充半樑]:697.50 * 400.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)]697.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (357.5/20)+1)/100	150.77
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (647.5/20)+1)/100	147.84
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)]697.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (357.5/20)+1)/100	150.77
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (647.5/20)+1)/100	147.84

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm
垂直向排數: $\text{Int}(647.5/100)=6$ 行
水平向排數: $\text{Int}(357.5/100)=3$ 列
工作筋總長: $50.00*6*3/100=9.00$ 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: $400.00*(\text{ceiling}(647.50/200)+1)=2000.00$ cm
短向總長: $697.50*(\text{ceiling}(357.50/200)+1)=2092.50$ cm
版長短向施工支撐工作筋總長: $(2000.00+2092.50)/100=40.93$ 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: $0.00-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=0.00$ 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:

$647.5*357.5/10000*16/100=3.704$ M3
RC小計: $3.704-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.704$ 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= 597.21 M*(1-0.0000)= 597.21 M (597.21 M*0.994/1000=0.5936 T)
#5= 49.93 M*(1-0.0000)= 49.93 M (49.93 M*1.560/1000=0.0779 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.672 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 3.704 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2a, 位置序號: 105 [X7:-46,Y7:+242];尺寸(樑口□):445.00 * 357.50 cm ;[擴充半樑]:495.00 * 400.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	103.17
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	103.04
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	103.17
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	103.04

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm
垂直向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 行
水平向排數: $\text{Int}(357.5/100)=3$ 列
工作筋總長: $50.00*4*3/100=6.00$ 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: $400.00*(\text{ceiling}(445.00/200)+1)=1600.00$ cm

短向總長: $495.00 * (\text{ceiling}(357.50/200) + 1) = 1485.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1600.00 + 1485.00) / 100 = 30.85 \text{ M}$

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: $0.00 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 0.00 \text{ M2}$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$445.0 * 357.5 / 10000 * 16 / 100 = 2.545 \text{ M3}$

RC小計: $2.545 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 2.545 \text{ M3}$

-----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 = $412.42 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 412.42 \text{ M}$ ($412.42 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.4099 \text{ T}$)

#5 = $36.85 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 36.85 \text{ M}$ ($36.85 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.0575 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.467 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 2.545 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1a, 位置序號: 114 [X9:+240,Y6:+12]; 尺寸(樑口□): 645.00 * 357.50 cm ; [擴充半樑]: 695.00 * 400.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))695.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (357.5/20)+1)/100	150.29
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (645/20)+1)/100	147.84
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))695.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (357.5/20)+1)/100	150.29
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (645/20)+1)/100	147.84

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 * 2 + (16 - 6) * 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(645/100) = 6 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(357.5/100) = 3 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00 * 6 * 3 / 100 = 9.00 \text{ M}$

#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: $400.00 * (\text{ceiling}(645.00/200) + 1) = 2000.00 \text{ cm}$

短向總長: $695.00 * (\text{ceiling}(357.50/200) + 1) = 2085.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2000.00 + 2085.00) / 100 = 40.85 \text{ M}$

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: $0.00 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 0.00 \text{ M2}$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$645.0 * 357.5 / 10000 * 16 / 100 = 3.689 \text{ M3}$

RC小計: $3.689 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 3.689 \text{ M3}$

-----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 = $596.26 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 596.26 \text{ M}$ ($596.26 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.5927 \text{ T}$)

#5 = $49.85 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 49.85 \text{ M}$ ($49.85 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.0778 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.670 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 3.689 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2a, 位置序號: 115 [X9:+136,Y7:+98]; 尺寸(樑口□): 445.00 * 357.50 cm ; [擴充半樑]: 495.00 * 400.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	103.17
----	---	-----------	--	--------

#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})400.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round } (445/20) + 1) / 100$	103.04
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})495.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round } (357.5/20) + 1) / 100$	103.17
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})400.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round } (445/20) + 1) / 100$	103.04

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16-6) \times 2 + 10 = 50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(445/100) = 4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(357.5/100) = 3$ 列

工作筋總長: $50.00 \times 4 \times 3 / 100 = 6.00$ 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: $400.00 \times (\text{ceiling}(445.00/200) + 1) = 1600.00$ cm

短向總長: $495.00 \times (\text{ceiling}(357.50/200) + 1) = 1485.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1600.00 + 1485.00) / 100 = 30.85$ 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: $0.00 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.00$ 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:

$445.0 \times 357.5 / 10000 \times 16 / 100 = 2.545$ M³

RC小計: $2.545 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.545$ 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= $412.42 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 412.42 \text{ M}$ ($412.42 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.4099 \text{ T}$)

#5= $36.85 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 36.85 \text{ M}$ ($36.85 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0575 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.467 T

模版小計(清) = 0.00 M²

混凝土小計 = 2.545 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 117 [X9:-162,Y6:-59];尺寸(樑口□):645.00 * 387.50 cm ;[擴充半樑]:695.00 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})695.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48) \times (\text{Round } (387.5/20) + 1) / 100$	158.20
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48) \times (\text{Round } (645/20) + 1) / 100$	173.58
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})695.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48) \times (\text{Round } (387.5/20) + 1) / 100$	158.20
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48) \times (\text{Round } (645/20) + 1) / 100$	173.58

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16-6) \times 2 + 10 = 50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(645/100) = 6$ 行

水平向排數: $\text{Int}(387.5/100) = 3$ 列

工作筋總長: $50.00 \times 6 \times 3 / 100 = 9.00$ 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: $430.00 \times (\text{ceiling}(645.00/200) + 1) = 2150.00$ cm

短向總長: $695.00 \times (\text{ceiling}(387.50/200) + 1) = 2085.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2150.00 + 2085.00) / 100 = 42.35$ M

模版計算:

模版面積: (設定不計底模) = 0 M²

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

模版小計: $0.00 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.00$ 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:

$645.0 \times 387.5 / 10000 \times 16 / 100 = 3.999$ M³

RC小計:3.999-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.999 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=663.56 M*(1-0.0000)=663.56 M (663.56 M*0.994/1000= 0.6596 T)

#5=51.35 M*(1-0.0000)=51.35 M (51.35 M*1.560/1000= 0.0801 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.740 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 3.999 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 56 [X3:+10,Y9:-65];尺寸(樑口□):402.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:445.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (402.5/20)+1)/100	114.03
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))445.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	113.39
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (402.5/20)+1)/100	114.03
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))445.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	113.39

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(16-6)*2+10 =50.00 cm

垂直向排數: Int(402.5/100)= 4 行

水平向排數: Int(445/100)= 4 列

工作筋總長: 50.00*4*4/100= 8.00 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: 495.00*(ceiling(402.50/200)+1)= 1980.00 cm

短向總長: 445.00*(ceiling(445.00/200)+1)= 1780.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (1980.00+1780.00)/100= 37.60 M

模版計算:

模版面積: 計算式:402.5*445.0/ 10000 = 17.91 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:17.91-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=17.91 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:

402.5*445.0/ 10000 *16/100= 2.866 M3

RC小計:2.866-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.866 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)

#4=454.84 M*(1-0.0000)=454.84 M (454.84 M*0.994/1000= 0.4521 T)

#5=45.60 M*(1-0.0000)=45.60 M (45.60 M*1.560/1000= 0.0711 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.523 T

模版小計(清)= 17.91 M2

混凝土小計 = 2.866 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 57 [X3:+10,Y10:-142];尺寸(樑口□):372.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (372.5/20)+1)/100	108.60
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))415.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	106.49
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (372.5/20)+1)/100	108.60
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))415.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	106.49

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(372.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00*3*4/100=6.00$ 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: $495.00*(\text{ceiling}(372.50/200)+1)=1485.00$ cm

短向總長: $415.00*(\text{ceiling}(445.00/200)+1)=1660.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1485.00+1660.00)/100=31.45$ 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] $\square$ 16.53 = 16.53 M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑 $\square\square$,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: $16.53-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=16.53$ 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] $\square$ 16.53*16/100= 2.645 M³

RC小計: $2.645-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=2.645$ 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=430.18 M*(1-0.0000)=430.18 M (430.18 M*0.994/1000= 0.4276 T)

#5=37.45 M*(1-0.0000)=37.45 M (37.45 M*1.560/1000= 0.0584 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.486 T

模版小計(清) = 16.53 M²

混凝土小計 = 2.645 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 58 [X3:+10,Y11:-142]; 尺寸(樑 $\square\square$): 387.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]: 430.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([\text{長邊(樑心)}]495.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(387.5/20)+1)/100$	108.60
#4		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}]430.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(445/20)+1)/100$	109.94
#4		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}]495.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(387.5/20)+1)/100$	108.60
#4		雙層簡易式短向下層	$([\text{短邊(樑心)}]430.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(445/20)+1)/100$	109.94

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00*3*4/100=6.00$ 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: $495.00*(\text{ceiling}(387.50/200)+1)=1485.00$ cm

短向總長: $430.00*(\text{ceiling}(445.00/200)+1)=1720.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1485.00+1720.00)/100=32.05$ 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] $\square$ 17.20 = 17.20 M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑 $\square\square$,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: $17.20-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=17.20$ 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] $\square$ 17.20*16/100= 2.752 M³

RC小計: $2.752-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=2.752$ 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=437.08 M*(1-0.0000)=437.08 M (437.08 M*0.994/1000= 0.4345 T)

#5=38.05 M*(1-0.0000)=38.05 M (38.05 M*1.560/1000= 0.0594 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.494 T

模版小計(清) = 17.20 M²

混凝土小計 = 2.752 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 59 [X3:+10,Y12:-235];尺寸(樑口□):357.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:400.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	103.17
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	103.04
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	103.17
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	103.04

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(357.5/100)=3$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 列
 工作筋總長: $50.00*3*4/100=6.00$ 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: $495.00*(\text{ceiling}(357.50/200)+1)=1485.00$ cm
 短向總長: $400.00*(\text{ceiling}(445.00/200)+1)=1600.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1485.00+1600.00)/100=30.85$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $357.5*445.0/10000=15.91$ M2
 註: Aqe8.2樑柱樑優先計算法,版面積已取樑口□,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: $15.91-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=15.91$ 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:

$357.5*445.0/10000*16/100=2.545$ M3
 RC小計: $2.545-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=2.545$ 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= 412.42 M*(1-0.0000)= 412.42 M (412.42 M* $0.994/1000=0.4099$ T)
 #5= 36.85 M*(1-0.0000)= 36.85 M (36.85 M* $1.560/1000=0.0575$ T)
 鋼筋小計(主要筋)= 0.467 T
 模版小計(清)= 15.91 M2
 混凝土小計= 2.545 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 60 [X3:+10,Y12:+188];尺寸(樑口□):387.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:430.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	108.60
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	109.94
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	108.60
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	109.94

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 列
 工作筋總長: $50.00*3*4/100=6.00$ 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: $495.00*(\text{ceiling}(387.50/200)+1)=1485.00$ cm
 短向總長: $430.00*(\text{ceiling}(445.00/200)+1)=1720.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1485.00+1720.00)/100=32.05$ 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□] $17.20=17.20$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:17.20-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=17.20 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口]17.20*16/100= 2.752 M3

RC小計:2.752-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.752 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=437.08 M*(1-0.0000)=437.08 M (437.08 M*0.994/1000= 0.4345 T)

#5=38.05 M*(1-0.0000)=38.05 M (38.05 M*1.560/1000= 0.0594 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.494 T

模版小計(清)= 17.20 M2

混凝土小計 = 2.752 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 66 [X4:+88,Y8:+32];尺寸(樑口□):362.83 * 362.83 cm ;[擴充半樑]:408.88 * 408.88 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))]408.88+[延伸-搭接]48*1)*(Round (362.83/20)+1)/100	86.81
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))]408.88+[延伸-搭接]48*1)*(Round (362.83/20)+1)/100	86.81
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))]408.88+[延伸-搭接]48*1)*(Round (362.83/20)+1)/100	86.81
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))]408.88+[延伸-搭接]48*1)*(Round (362.83/20)+1)/100	86.81

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(16-6)*2+10 =50.00 cm

垂直向排數: Int(362.83/100)= 3 行

水平向排數: Int(362.83/100)= 3 列

工作筋總長: 50.00*3*3/100= 4.50 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: 408.88*(ceiling(362.83/200)+1)= 1226.64 cm

短向總長: 408.88*(ceiling(362.83/200)+1)= 1226.64 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (1226.64+1226.64)/100= 24.53 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口]13.16*16/100= 2.106 M3

RC小計:2.106-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.106 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=347.23 M*(1-0.0000)=347.23 M (347.23 M*0.994/1000= 0.3451 T)

#5=29.03 M*(1-0.0000)=29.03 M (29.03 M*1.560/1000= 0.0453 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.390 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 2.106 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S5, 位置序號: 80 [X4:-213,Y7:-108];尺寸(樑口□):687.50 * 387.50 cm ;[擴充半樑]:737.50 * 430.02 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))]737.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (387.5/15)+1)/100	225.05
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))]430.02+[延伸-搭接]48*1)*(Round (687.5/10)+1)/100	334.61

#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})737.50 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round } (387.5/15)+1)/100]$	225.05
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})430.02 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round } (687.5/10)+1)/100]$	334.61

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2 + (16-6)*2 + 10 = 50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(687.5/100) = 6$ 行

水平向排數: $\text{Int}(387.5/100) = 3$ 列

工作筋總長: $50.00*6*3/100 = 9.00$ 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: $430.02 * (\text{ceiling}(687.50/200)+1) = 2150.10$ cm

短向總長: $737.50 * (\text{ceiling}(387.50/200)+1) = 2212.50$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2150.10+2212.50)/100 = 43.63$ 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: $0.00 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.00$ 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口] $26.51*16/100 = 4.241$ M3

RC小計: $4.241 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 4.241$ 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 = $1,119.32 \text{ M} * (1-0.0000) = 1,119.32 \text{ M}$ ($1,119.32 \text{ M} * 0.994/1000 = 1.1126 \text{ T}$)

#5 = $52.63 \text{ M} * (1-0.0000) = 52.63 \text{ M}$ ($52.63 \text{ M} * 1.560/1000 = 0.0821 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 1.195 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 4.241 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 83 [X5:+184,Y8:-23]; 尺寸(樑口□): 400.08 * 387.50 cm ; [擴充半樑]: 450.08 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})450.08 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round } (387.5/20)+1)/100]$	99.62
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round } (400.08/20)+1)/100]$	100.38
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})450.08 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round } (387.5/20)+1)/100]$	99.62
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round } (400.08/20)+1)/100]$	100.38

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2 + (16-6)*2 + 10 = 50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(400.08/100) = 4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(387.5/100) = 3$ 列

工作筋總長: $50.00*4*3/100 = 6.00$ 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: $430.00 * (\text{ceiling}(400.08/200)+1) = 1720.00$ cm

短向總長: $450.08 * (\text{ceiling}(387.50/200)+1) = 1350.24$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1720.00+1350.24)/100 = 30.70$ M

模版計算:

模版面積: (設定不計底模) = 0 M2

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計: $0.00 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.00$ 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口] $15.47*16/100 = 2.476$ M3

RC小計: $2.476 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.476$ 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 = $399.99 \text{ M} * (1-0.0000) = 399.99 \text{ M}$ ($399.99 \text{ M} * 0.994/1000 = 0.3976 \text{ T}$)

#5=36.70 M*(1-0.0000)=36.70 M (36.70 M*1.560/1000= 0.0573 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.455 T
 模版小計(清)= 0.00 M2
 混凝土小計 = 2.476 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 84 [X5:+134,Y16:-99];尺寸(樑口□):445.00 * 387.50 cm ;[擴充半樑]:495.00 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	108.60
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	109.94
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	108.60
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	109.94

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(16-6)*2+10 =50.00 cm
 垂直向排數: Int(445/100)= 4 行
 水平向排數: Int(387.5/100)= 3 列
 工作筋總長: 50.00*4*3/100= 6.00 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: 430.00*(ceiling(445.00/200)+1)= 1720.00 cm
 短向總長: 495.00*(ceiling(387.50/200)+1)= 1485.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (1720.00+1485.00)/100= 32.05 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□]17.04 = 17.04 M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:17.04-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=17.04 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□]17.04*16/100= 2.727 M3
 RC小計:2.727-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.727 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=437.08 M*(1-0.0000)=437.08 M (437.08 M*0.994/1000= 0.4345 T)
 #5=38.05 M*(1-0.0000)=38.05 M (38.05 M*1.560/1000= 0.0594 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.494 T

模版小計(普)= 17.04 M2

混凝土小計 = 2.727 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 107 [X7:-103,Y16:-99];尺寸(樑口□):445.00 * 357.50 cm ;[擴充半樑]:495.00 * 400.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	103.17
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	([短邊(樑心)]400.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (445/20)+1)/100	114.08
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	103.17
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	([短邊(樑心)]400.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (445/20)+1)/100	114.08

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(16-6)*2+10 =50.00 cm
 垂直向排數: Int(445/100)= 4 行
 水平向排數: Int(357.5/100)= 3 列

工作筋總長: $50.00 \times 4 \times 3 / 100 = 6.00$ 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: $400.00 \times (\text{ceiling}(445.00/200) + 1) = 1600.00$ cm
 短向總長: $495.00 \times (\text{ceiling}(357.50/200) + 1) = 1485.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1600.00 + 1485.00) / 100 = 30.85$ M
 模版計算:
 模版面積: 計算式: $445.0 \times 357.5 / 10000 = 15.91$ M²
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 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: $15.91 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 15.91$ 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:
 $445.0 \times 357.5 / 10000 \times 16 / 100 = 2.545$ M³
 RC小計: $2.545 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.545$ 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= $434.50 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 434.50$ M ($434.50 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.4319$ T)
 #5= $36.85 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 36.85$ M ($36.85 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0575$ T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.489 T
 模版小計(普) = 15.91 M²
 混凝土小計 = 2.545 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 108 [X7:-103,Y17:-29]; 尺寸(樑口□): 595.00 * 357.50 cm ; [擴充半樑]: 645.00 * 400.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)])645.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	131.67
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)])400.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (595/20)+1)/100	153.76
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)])645.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	131.67
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)])400.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (595/20)+1)/100	153.76

工作筋計算:
 #5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16 - 6) \times 2 + 10 = 50.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(595/100) = 5$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(357.5/100) = 3$ 列
 工作筋總長: $50.00 \times 5 \times 3 / 100 = 7.50$ 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: $400.00 \times (\text{ceiling}(595.00/200) + 1) = 1600.00$ cm
 短向總長: $645.00 \times (\text{ceiling}(357.50/200) + 1) = 1935.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1600.00 + 1935.00) / 100 = 35.35$ M

模版計算:
 模版面積: 計算式: $595.0 \times 357.5 / 10000 = 21.27$ M²
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 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: $21.27 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 21.27$ 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:
 $595.0 \times 357.5 / 10000 \times 16 / 100 = 3.403$ M³
 RC小計: $3.403 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.403$ 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= $570.86 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 570.86$ M ($570.86 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.5674$ T)
 #5= $42.85 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 42.85$ M ($42.85 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0668$ T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.634 T
 模版小計(普) = 21.27 M²
 混凝土小計 = 3.403 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1a, 位置序號: 109 [X8:+156,Y6:+84]; 尺寸(樑口□): 647.50 * 387.50 cm ; [擴充半樑]: 697.50 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	$([長邊(樑心)]697.50+[延伸+彎鉤]48+48) \times (\text{Round}(387.5/20)+1)/100$	158.70
#4		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]430.00+[延伸-搭接]48 \times 1) \times (\text{Round}(647.5/20)+1)/100$	157.74
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$([長邊(樑心)]697.50+[延伸+彎鉤]48+48) \times (\text{Round}(387.5/20)+1)/100$	158.70
#4		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]430.00+[延伸-搭接]48 \times 1) \times (\text{Round}(647.5/20)+1)/100$	157.74

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16-6) \times 2 + 10 = 50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(647.5/100) = 6$ 行

水平向排數: $\text{Int}(387.5/100) = 3$ 列

工作筋總長: $50.00 \times 6 \times 3/100 = 9.00$ 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: $430.00 \times (\text{ceiling}(647.50/200)+1) = 2150.00$ cm

短向總長: $697.50 \times (\text{ceiling}(387.50/200)+1) = 2092.50$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2150.00+2092.50)/100 = 42.43$ 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: $0.00 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.00$ 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口] $25.08 \times 16/100 = 4.013$ M³

RC小計: $4.013 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 4.013$ 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)

#4 = $632.88 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 632.88 \text{ M}$ ($632.88 \text{ M} \times 0.994/1000 = 0.6291 \text{ T}$)

#5 = $51.43 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 51.43 \text{ M}$ ($51.43 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.0802 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.709 T

模版小計(清) = 0.00 M²

混凝土小計 = 4.013 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2a, 位置序號: 110 [X8:+53,Y7:+171]; 尺寸(樑口□): 445.00 * 387.50 cm ; [擴充半樑]: 495.00 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]495.00+[延伸-搭接]48 \times 1) \times (\text{Round}(387.5/20)+1)/100$	108.60
#4		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]430.00+[延伸-搭接]48 \times 1) \times (\text{Round}(445/20)+1)/100$	109.94
#4		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]495.00+[延伸-搭接]48 \times 1) \times (\text{Round}(387.5/20)+1)/100$	108.60
#4		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]430.00+[延伸-搭接]48 \times 1) \times (\text{Round}(445/20)+1)/100$	109.94

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16-6) \times 2 + 10 = 50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(445/100) = 4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(387.5/100) = 3$ 列

工作筋總長: $50.00 \times 4 \times 3/100 = 6.00$ 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: $430.00 \times (\text{ceiling}(445.00/200)+1) = 1720.00$ cm

短向總長: $495.00 \times (\text{ceiling}(387.50/200)+1) = 1485.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1720.00+1485.00)/100 = 32.05$ 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: $0.00 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.00$ 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口]17.08*16/100= 2.733 M3

RC小計:2.733-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.733 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=437.08 M*(1-0.0000)=437.08 M (437.08 M*0.994/1000= 0.4345 T)

#5=38.05 M*(1-0.0000)=38.05 M (38.05 M*1.560/1000= 0.0594 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.494 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 2.733 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: CS, 位置序號: 4 [X1:+182,Y3:+9];尺寸(樑口□):80.00 * 37.50 cm ;[擴充半樑]:80.00 * 37.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))80.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(37.5/15)+1)/100	3.84
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))37.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(80/10)+1)/100	7.70
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))80.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(37.5/15)+1)/100	3.84
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))37.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(80/10)+1)/100	7.70

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(16-6)*2+10 =50.00 cm

垂直向排數: Int(80/100)= 0 行

水平向排數: Int(37.5/100)= 0 列

工作筋總長: 50.00*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: 37.50*(ceiling(80.00/200)+1)= 75.00 cm

短向總長: 80.00*(ceiling(37.50/200)+1)= 160.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (75.00+160.00)/100= 2.35 M

模版計算:

模版面積: 計算式:80.0*37.5/ 10000 = 0.30 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□ □ ,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:37.50*16+第4邊:80.00*16)/10000=0.19 M2

模版小計:0.30-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.30 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):=0.19 M2

RC計算:

80.0*37.5/ 10000 *16/100= 0.048 M3

RC小計:0.048-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.048 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=23.07 M*(1-0.0000)=23.07 M (23.07 M*0.994/1000= 0.0229 T)

#5=2.35 M*(1-0.0000)=2.35 M (2.35 M*1.560/1000= 0.0037 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.027 T

模版小計(清)= 0.30 M2

側模小計(普通模)= 0.19 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.048 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 16 [X1:-43,Y3:-93];尺寸(樑口□):125.00 * 282.00 cm ;[擴充半樑]:150.00 * 307.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))307.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(125/20)+1)/100	24.85
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))150.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(282/20)+1)/100	29.70

#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})307.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(125/20) + 1) / 100$	24.85
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})150.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(282/20) + 1) / 100$	29.70

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16-6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(125/100) = 1 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(282/100) = 2 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00 \times 1 \times 2 / 100 = 1.00 \text{ M}$

#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: $307.00 \times (\text{ceiling}(125.00/200) + 1) = 614.00 \text{ cm}$

短向總長: $150.00 \times (\text{ceiling}(282.00/200) + 1) = 450.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(614.00 + 450.00) / 100 = 10.64 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $125.0 \times 282.0 / 10000 = 3.53 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:

$([\text{W25:牆段-1}]112.50 \times 25 + [\text{W25:牆段-2}]257.00 \times 25 + [\text{W25:牆段-3}]112.50 \times 25) / 10000 = 1.21 \text{ M}^2$

模版小計: $3.53 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]1.21 = 2.32 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$125.0 \times 282.0 / 10000 \times 16 / 100 = 0.564 \text{ M}^3$

RC小計: $0.564 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.564 \text{ M}^3$

-----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=109.10 M * (1-0.0000)=109.10 M (109.10 M * 0.994 / 1000 = 0.1084 T)

#5=11.64 M * (1-0.0000)=11.64 M (11.64 M * 1.560 / 1000 = 0.0182 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.127 T

模版小計(清) = 2.32 M²

混凝土小計 = 0.564 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 15 [X1:-43,Y3:-203];尺寸(樑口□):412.34 * 412.34 cm ;[擴充半樑]:438.86 * 438.86 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})438.86 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(412.34/20) + 1) / 100$	107.11
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})438.86 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(412.34/20) + 1) / 100$	107.11
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})438.86 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(412.34/20) + 1) / 100$	107.11
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})438.86 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(412.34/20) + 1) / 100$	107.11

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16-6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(412.34/100) = 4 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(412.34/100) = 4 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00 \times 4 \times 4 / 100 = 8.00 \text{ M}$

#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: $438.86 \times (\text{ceiling}(412.34/200) + 1) = 1755.44 \text{ cm}$

短向總長: $438.86 \times (\text{ceiling}(412.34/200) + 1) = 1755.44 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1755.44 + 1755.44) / 100 = 35.11 \text{ M}$

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: $595.00 \times 16) / 10000 = 0.95 \text{ M}^2$

模版小計: $0.00 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.00 \text{ M}^2$

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口] $17.00 \times 16 / 100 = 2.720 \text{ M}^3$

RC小計:2.720-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.720 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=428.44 M*(1-0.0000)=428.44 M (428.44 M*0.994/1000= 0.4259 T)

#5=43.11 M*(1-0.0000)=43.11 M (43.11 M*1.560/1000= 0.0672 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.493 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 = 2.720 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: FS10, 位置序號: 120 [X11:+107,Y7:-152];尺寸(樑口□):534.87 * 534.87 cm ;[擴充半樑]:598.41 * 598.41 cm; 版厚: 40 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)])598.41+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (534.87/15)+1)/100	279.13
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)])598.41+[延伸-搭接]78*1)*(Round (534.87/10)+1)/100	365.26
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)])598.41+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (534.87/15)+1)/100	265.81
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)])598.41+[延伸-搭接]60*1)*(Round (534.87/10)+1)/100	355.54

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(40-6)*2+10 =98.00 cm

垂直向排數: Int(534.87/100)= 5 行

水平向排數: Int(534.87/100)= 5 列

工作筋總長: 98.00*5*5/100= 24.50 M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 598.41*(ceiling(534.87/200)+1)= 2393.64 cm

短向總長: 598.41*(ceiling(534.87/200)+1)= 2393.64 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (2393.64+2393.64)/100= 47.87 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:

[不規則形狀直接計算取得之面積□] 35.81 [m2]*40 [cm]/100= 14.324 M3

註:為□□□□□□□□,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=914.16*[G44]80/2*40/1000000=1.463

邊: 3=298.85*[B31]60/2*40/1000000=0.359

邊: 5=811.77*[G45]80/2*40/1000000=1.299

邊: 6=484.77*[B14]50/2*40/1000000=0.485

以上小計= 3.605 M3

RC小計:14.324+[大底邊版補半樑RC]3.605-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=17.929 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)

#5=1,265.75 M*(1-0.0000)=1,265.75 M (1,265.75 M*1.560/1000= 1.9746 T)

#6=72.37 M*(1-0.0000)=72.37 M (72.37 M*2.250/1000= 0.1628 T)

鋼筋小計(主要筋) = 2.137 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 17.929 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: CS, 位置序號: 6 [X1:+174,Y4:-76];尺寸(樑口□):750.00 * 52.50 cm ;[擴充半樑]:750.00 * 77.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)])750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (52.5/15)+1)/100	39.90
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)])77.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(750/10)+1)/100	95.38

#4		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(52.5/15)+1)/100$	39.90
#4		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]77.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(750/10)+1)/100$	95.38

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm

垂直向排數: $Int(750/100)=7$ 行

水平向排數: $Int(52.5/100)=0$ 列

工作筋總長: $50.00*7*0/100=0.00$ 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: $77.50*(ceiling(750.00/200)+1)=387.50$ cm

短向總長: $750.00*(ceiling(52.50/200)+1)=1500.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(387.50+1500.00)/100=18.88$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $750.0*52.5/10000=3.94$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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: $750.00*16/10000=1.20$ M2

版底牆連接模版扣除:

([W25:牆段-1] $750.00*25/10000=1.88$ M2

模版小計: $3.94-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]1.88=2.06$ 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): $=1.20$ M2

RC計算:

$750.0*52.5/10000*16/100=0.630$ M3

RC小計: $0.630-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.630$ 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= 270.56 M*(1-0.0000)= 270.56 M (270.56 M*0.994/1000= 0.2689 T)

#5= 18.88 M*(1-0.0000)= 18.88 M (18.88 M*1.560/1000= 0.0294 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.298 T

模版小計(清) = 2.06 M2

側模小計(普通模) = 1.20 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.630 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: CS, 位置序號: 7 [X1:+182,Y5:-161];尺寸(樑口□): $80.00 * 37.50$ cm ;[擴充半樑]: $80.00 * 37.50$ cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]80.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(37.5/15)+1)/100$	3.84
#4		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]37.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(80/10)+1)/100$	7.70
#4		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]80.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(37.5/15)+1)/100$	3.84
#4		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]37.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(80/10)+1)/100$	7.70

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm

垂直向排數: $Int(80/100)=0$ 行

水平向排數: $Int(37.5/100)=0$ 列

工作筋總長: $50.00*0*0/100=0.00$ 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: $37.50*(ceiling(80.00/200)+1)=75.00$ cm

短向總長: $80.00*(ceiling(37.50/200)+1)=160.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(75.00+160.00)/100=2.35$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $80.0*37.5/10000=0.30$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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: $80.00*16/10000=0.13$ M2

模版小計: $0.30-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.30$ 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):=0.13 M2

RC計算:

$80.0 \times 37.5 / 10000 \times 16 / 100 = 0.048 \text{ M3}$

RC小計: $0.048 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.048 \text{ M3}$

-----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= $23.07 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 23.07 \text{ M}$ ($23.07 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.0229 \text{ T}$)

#5= $2.35 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 2.35 \text{ M}$ ($2.35 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0037 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.027 T

模版小計(清) = 0.30 M2

側模小計(普通模) = 0.13 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.048 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: CS, 位置序號: 9 [X1:+174,Y6:-246];尺寸(樑口□):750.00 * 52.50 cm ;[擴充半樑]:750.00 * 77.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(52.5/15)+1)/100	39.90
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))77.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(750/10)+1)/100	95.38
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(52.5/15)+1)/100	39.90
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))77.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(750/10)+1)/100	95.38

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16 - 6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(750/100) = 7 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(52.5/100) = 0 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00 \times 7 \times 0 / 100 = 0.00 \text{ M}$

#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: $77.50 \times (\text{ceiling}(750.00/200) + 1) = 387.50 \text{ cm}$

短向總長: $750.00 \times (\text{ceiling}(52.50/200) + 1) = 1500.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(387.50 + 1500.00) / 100 = 18.88 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $750.0 \times 52.5 / 10000 = 3.94 \text{ M2}$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面面積已取樑口□□,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: $750.00 \times 16 / 10000 = 1.20 \text{ M2}$)

版底牆連接模版扣除:

([W25:牆段-1] $750.00 \times 25 / 10000 = 1.88 \text{ M2}$)

模版小計: $3.94 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]1.88 = 2.06 \text{ M2}$

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):=1.20 M2

RC計算:

$750.0 \times 52.5 / 10000 \times 16 / 100 = 0.630 \text{ M3}$

RC小計: $0.630 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.630 \text{ M3}$

-----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= $270.56 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 270.56 \text{ M}$ ($270.56 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.2689 \text{ T}$)

#5= $18.88 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 18.88 \text{ M}$ ($18.88 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0294 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.298 T

模版小計(清) = 2.06 M2

側模小計(普通模) = 1.20 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.630 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: CS, 位置序號: 10 [X1:+182,Y6:+169];尺寸(樑口□):80.00 * 37.50 cm ;[擴充半樑]:80.00 * 37.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))80.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(37.5/15)+1)/100	3.84
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))37.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(80/10)+1)/100	7.70

#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})80.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(37.5/15) + 1) / 100$	3.84
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})37.50 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(80/10) + 1) / 100$	7.70

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2 + (16-6)*2 + 10 = 50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(80/100) = 0$ 行

水平向排數: $\text{Int}(37.5/100) = 0$ 列

工作筋總長: $50.00*0*0/100 = 0.00$ 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: $37.50 * (\text{ceiling}(80.00/200) + 1) = 75.00$ cm

短向總長: $80.00 * (\text{ceiling}(37.50/200) + 1) = 160.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(75.00 + 160.00) / 100 = 2.35$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $80.0*37.5 / 10000 = 0.30$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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: $37.50*16$ + 第4邊: $80.00*16$) / 10000 = 0.19 M2

模版小計: $0.30 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.30$ 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): 0.19 M2

RC計算:

$80.0*37.5 / 10000 * 16 / 100 = 0.048$ M3

RC小計: $0.048 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.048$ 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 = $23.07 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 23.07 \text{ M}$ ($23.07 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.0229 \text{ T}$)

#5 = $2.35 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 2.35 \text{ M}$ ($2.35 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.0037 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.027 T

模版小計(清) = 0.30 M2

側模小計(普通模) = 0.19 M2 (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.048 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S0, 位置序號: 81 [X4:-25,Y16:+57]; 尺寸(樑口□): 215.00 * 195.00 cm ; [擴充半樑]: 265.00 * 220.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})265.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(195/20) + 1) / 100$	34.43
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})220.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(215/20) + 1) / 100$	32.16
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})265.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(195/20) + 1) / 100$	34.43
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})220.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(215/20) + 1) / 100$	32.16

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2 + (16-6)*2 + 10 = 50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(215/100) = 2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(195/100) = 1$ 列

工作筋總長: $50.00*2*1/100 = 1.00$ 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: $220.00 * (\text{ceiling}(215.00/200) + 1) = 660.00$ cm

短向總長: $265.00 * (\text{ceiling}(195.00/200) + 1) = 530.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(660.00 + 530.00) / 100 = 11.90$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $215.0*195.0 / 10000 = 4.19$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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: $215.00*16$) / 10000 = 0.34 M2

版底牆連接模版扣除:

$([W15B: 牆段-1]215.00*15) / 10000 = 0.32$ M2

模版小計: $4.19 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.32 = 3.87$ 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:

$215.0 \times 195.0 / 10000 \times 16 / 100 = 0.671 \text{ M3}$

RC小計: $0.671 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.671 \text{ M3}$

-----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= $133.18 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 133.18 \text{ M}$ ($133.18 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.1324 \text{ T}$)

#5= $12.90 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 12.90 \text{ M}$ ($12.90 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0201 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.153 T

模版小計(清) = 3.87 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 = 0.671 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 89 [X5:-130,Y15:+116];尺寸(樑口□):25.00 * 645.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 645.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([\text{長邊(樑心)}]645.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(25/20) + 1) / 100$	13.86
#4		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}]50.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(645/20) + 1) / 100$	32.34
#4		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}]645.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(25/20) + 1) / 100$	13.86
#4		雙層簡易式短向下層	$([\text{短邊(樑心)}]50.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(645/20) + 1) / 100$	32.34

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16 - 6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(25/100) = 0 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(645/100) = 6 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00 \times 0 \times 6 / 100 = 0.00 \text{ M}$

#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: $645.00 \times (\text{ceiling}(25.00/200) + 1) = 1290.00 \text{ cm}$

短向總長: $50.00 \times (\text{ceiling}(645.00/200) + 1) = 250.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1290.00 + 250.00) / 100 = 15.40 \text{ M}$

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: 645.00×16) / 10000 = 1.03 M2

模版小計: $0.00 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.00 \text{ M2}$

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):=1.03 M2

RC計算:

$25.0 \times 645.0 / 10000 \times 16 / 100 = 0.258 \text{ M3}$

RC小計: $0.258 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.258 \text{ M3}$

-----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= $92.40 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 92.40 \text{ M}$ ($92.40 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.0918 \text{ T}$)

#5= $15.40 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 15.40 \text{ M}$ ($15.40 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0240 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.116 T

模版小計(清) = 0.00 M2

側模小計(普通模) = 1.03 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.258 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 99 [X7:+93,Y15:+116];尺寸(樑口□):25.00 * 750.00 cm ;[擴充半樑]:25.00 * 750.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([\text{長邊(樑心)}]750.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(25/20) + 1) / 100$	15.96
#4		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}]25.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(750/20) + 1) / 100$	28.47

#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})750.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(25/20) + 1) / 100$	15.96
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})25.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(750/20) + 1) / 100$	28.47

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2 + (16-6)*2 + 10 = 50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(25/100) = 0$ 行

水平向排數: $\text{Int}(750/100) = 7$ 列

工作筋總長: $50.00*0*7/100 = 0.00$ 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: $750.00 * (\text{ceiling}(25.00/200) + 1) = 1500.00$ cm

短向總長: $25.00 * (\text{ceiling}(750.00/200) + 1) = 125.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1500.00 + 125.00) / 100 = 16.25$ 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: $750.00*16$) / 10000 = 1.20 M2

模版小計: $0.00 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.00$ 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) = 1.20 M2

RC計算:

$25.0*750.0 / 10000 * 16 / 100 = 0.300$ M3

RC小計: $0.300 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.300$ 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 = $88.86 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 88.86 \text{ M}$ ($88.86 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.0883 \text{ T}$)

#5 = $16.25 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 16.25 \text{ M}$ ($16.25 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.0254 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.114 T

模版小計(清) = 0.00 M2

側模小計(普通模) = 1.20 M2 (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.300 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S0, 位置序號: 77 [X4:+150,Y17:-220]; 尺寸(樑口□): 236.00 * 236.00 cm ; [擴充半樑]: 267.57 * 267.57 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})267.57 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(236/20) + 1) / 100$	41.02
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})267.57 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(236/20) + 1) / 100$	41.02
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})267.57 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(236/20) + 1) / 100$	41.02
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})267.57 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(236/20) + 1) / 100$	41.02

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2 + (16-6)*2 + 10 = 50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(236/100) = 2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(236/100) = 2$ 列

工作筋總長: $50.00*2*2/100 = 2.00$ 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: $267.57 * (\text{ceiling}(236.00/200) + 1) = 802.71$ cm

短向總長: $267.57 * (\text{ceiling}(236.00/200) + 1) = 802.71$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(802.71 + 802.71) / 100 = 16.05$ 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□] $5.57 = 5.57$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 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: $175.50*16$ + 第4邊: $20.00*16$ + 第5邊: $24.00*16$ + 第6邊: $20.00*16$ + 第7邊: $175.50*16$) / 10000 = 0.66 M2

模版小計: $5.57 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 5.57$ 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) = 0.66 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□] $5.57*16/100 = 0.891$ M3

RC小計:0.891-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.891 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)

#4=164.10 M*(1-0.0000)=164.10 M (164.10 M*0.994/1000= 0.1631 T)

#5=18.05 M*(1-0.0000)=18.05 M (18.05 M*1.560/1000= 0.0282 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.191 T

模版小計(清)= 5.57 M2

側模小計(普通模)= 0.66 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.891 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: CS, 位置序號: 87 [X5:-77,Y18:-155];尺寸(樑口□):750.00 * 52.50 cm ;[擴充半樑]:750.00 * 77.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(52.5/15)+1)/100	39.90
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))77.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(750/10)+1)/100	95.38
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(52.5/15)+1)/100	39.90
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))77.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(750/10)+1)/100	95.38

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(16-6)*2+10 =50.00 cm

垂直向排數: Int(750/100)= 7 行

水平向排數: Int(52.5/100)= 0 列

工作筋總長: 50.00*7*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: 77.50*(ceiling(750.00/200)+1)= 387.50 cm

短向總長: 750.00*(ceiling(52.50/200)+1)= 1500.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (387.50+1500.00)/100= 18.88 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4邊:750.00*16)/10000=1.20 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):=1.20 M2

RC計算:

750.0*52.5/ 10000 *16/100= 0.630 M3

RC小計:0.630-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.630 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=270.56 M*(1-0.0000)=270.56 M (270.56 M*0.994/1000= 0.2689 T)

#5=18.88 M*(1-0.0000)=18.88 M (18.88 M*1.560/1000= 0.0294 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.298 T

模版小計(清)= 0.00 M2

側模小計(普通模)= 1.20 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.630 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: CS, 位置序號: 98 [X6:+8,Y18:-147];尺寸(樑口□):80.00 * 37.50 cm ;[擴充半樑]:80.00 * 37.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))80.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(37.5/15)+1)/100	3.84
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))37.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(80/10)+1)/100	7.70
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))80.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(37.5/15)+1)/100	3.84

#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})37.50 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(80/10) + 1) / 100$	7.70
----	---	-----------	--	------

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2 + (16-6)*2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(80/100) = 0 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(37.5/100) = 0 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00*0*0/100 = 0.00 \text{ M}$

#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: $37.50 * (\text{ceiling}(80.00/200) + 1) = 75.00 \text{ cm}$

短向總長: $80.00 * (\text{ceiling}(37.50/200) + 1) = 160.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(75.00 + 160.00) / 100 = 2.35 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: (設定不計底模) = 0 M2

版邊沿封模計算:

(+第4邊: $80.00*16/10000 = 0.13 \text{ M2}$)

模版小計: $0.00 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.00 \text{ M2}$

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): $= 0.13 \text{ M2}$

RC計算:

$80.0*37.5/10000 * 16/100 = 0.048 \text{ M3}$

RC小計: $0.048 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.048 \text{ M3}$

-----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 = $23.07 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 23.07 \text{ M}$ ($23.07 \text{ M} * 0.994/1000 = 0.0229 \text{ T}$)

#5 = $2.35 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 2.35 \text{ M}$ ($2.35 \text{ M} * 1.560/1000 = 0.0037 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.027 T

模版小計(清) = 0.00 M2

側模小計(普通模) = 0.13 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.048 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: CS, 位置序號: 103 [X7:+93,Y18:-155]; 尺寸(樑口□): 750.00 * 52.50 cm ;[擴充半樑]: 750.00 * 77.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})750.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(52.5/15) + 1) / 100$	39.90
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})77.50 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(750/10) + 1) / 100$	95.38
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})750.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(52.5/15) + 1) / 100$	39.90
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})77.50 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(750/10) + 1) / 100$	95.38

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2 + (16-6)*2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(750/100) = 7 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(52.5/100) = 0 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00*7*0/100 = 0.00 \text{ M}$

#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: $77.50 * (\text{ceiling}(750.00/200) + 1) = 387.50 \text{ cm}$

短向總長: $750.00 * (\text{ceiling}(52.50/200) + 1) = 1500.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(387.50 + 1500.00) / 100 = 18.88 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: (設定不計底模) = 0 M2

版邊沿封模計算:

(+第4邊: $750.00*16/10000 = 1.20 \text{ M2}$)

模版小計: $0.00 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.00 \text{ M2}$

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): $= 1.20 \text{ M2}$

RC計算:

$750.0*52.5/10000 * 16/100 = 0.630 \text{ M3}$

RC小計: $0.630 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.630 \text{ M3}$

-----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 = $270.56 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 270.56 \text{ M}$ ($270.56 \text{ M} * 0.994/1000 = 0.2689 \text{ T}$)

#5 = $18.88 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 18.88 \text{ M}$ ($18.88 \text{ M} * 1.560/1000 = 0.0294 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.298 T
 模版小計(清) = 0.00 M2
 側模小計(普通模) = 1.20 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.630 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: CS, 位置序號: 112 [X8:+178,Y18:-147];尺寸(樑口□):80.00 * 37.50 cm ;[擴充半樑]:80.00 * 37.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))80.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(37.5/15)+1)/100	3.84
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))37.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(80/10)+1)/100	7.70
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))80.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(37.5/15)+1)/100	3.84
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))37.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(80/10)+1)/100	7.70

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(80/100)=0$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(37.5/100)=0$ 列
 工作筋總長: $50.00*0*0/100=0.00$ 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: $37.50*(\text{ceiling}(80.00/200)+1)=75.00$ cm
 短向總長: $80.00*(\text{ceiling}(37.50/200)+1)=160.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(75.00+160.00)/100=2.35$ 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3邊: $37.50*16$ + 第4邊: $80.00*16$)/10000=0.19 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): $=0.19$ M2

RC計算:

$80.0*37.5/10000*16/100=0.048$ M3
 RC小計: 0.048 - [版開口RC] 0.000 - [中空扣除] 0.000 = 0.048 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 = 23.07 M * (1-0.0000) = 23.07 M (23.07 M * $0.994/1000=0.0229$ T)
 #5 = 2.35 M * (1-0.0000) = 2.35 M (2.35 M * $1.560/1000=0.0037$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.027 T

模版小計(清) = 0.00 M2

側模小計(普通模) = 0.19 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.048 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: FS9, 位置序號: 29 [X1:+47,Y16:-5];尺寸(樑口□):173.58 * 173.58 cm ;[擴充半樑]:211.55 * 211.55 cm; 版厚: 40 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))211.55+[延伸-搭接]78*1)*(Round(173.58/20)+1)/100	28.96
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))211.55+[延伸-搭接]78*1)*(Round(173.58/20)+1)/100	28.96
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))211.55+[延伸-搭接]60*1)*(Round(173.58/20)+1)/100	27.16
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))211.55+[延伸-搭接]60*1)*(Round(173.58/20)+1)/100	27.16

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(40-6)*2+10=98.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(173.58/100)=1$ 行

水平向排數: $\text{Int}(173.58/100) = 1$ 列
 工作筋總長: $98.00 \times 1 \times 1/100 = 0.98$ M
 #6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $211.55 \times (\text{ceiling}(173.58/200) + 1) = 423.10$ cm
 短向總長: $211.55 \times (\text{ceiling}(173.58/200) + 1) = 423.10$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(423.10 + 423.10)/100 = 8.46$ 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: $0.00 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 0.00$ 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] $4.48 \text{ [m2]} \times 40 \text{ [cm]} / 100 = 1.790$ M3
 註: 為 $\square\square\square\square\square\square\square\square\square$, 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: $1.790 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 1.790$ 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)
 #5 = $112.22 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 112.22 \text{ M}$ ($112.22 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.1751 \text{ T}$)
 #6 = $9.44 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 9.44 \text{ M}$ ($9.44 \text{ M} \times 2.250/1000 = 0.0212 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.196 T
 模版小計(清) = 0.00 M2
 混凝土小計 = 1.790 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: FS9, 位置序號: 14 [X1: +160, Y17: -183]; 尺寸(樑口 $\square$): 271.88 * 271.88 cm ; [擴充半樑]: 310.16 * 310.16 cm; 版厚: 40 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$([\text{長邊(樑心)}] 310.16 + [\text{延伸-搭接}] 78 \times 1) \times (\text{Round}(271.88/20) + 1) / 100$	58.22
#5		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}] 310.16 + [\text{延伸-搭接}] 78 \times 1) \times (\text{Round}(271.88/20) + 1) / 100$	58.22
#5		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}] 310.16 + [\text{延伸-搭接}] 60 \times 1) \times (\text{Round}(271.88/20) + 1) / 100$	55.52
#5		雙層簡易式短向下層	$([\text{短邊(樑心)}] 310.16 + [\text{延伸-搭接}] 60 \times 1) \times (\text{Round}(271.88/20) + 1) / 100$	55.52

工作筋計算:
 #6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (40 - 6) \times 2 + 10 = 98.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(271.88/100) = 2$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(271.88/100) = 2$ 列
 工作筋總長: $98.00 \times 2 \times 2 / 100 = 3.92$ M
 #6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $310.16 \times (\text{ceiling}(271.88/200) + 1) = 930.48$ cm
 短向總長: $310.16 \times (\text{ceiling}(271.88/200) + 1) = 930.48$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(930.48 + 930.48) / 100 = 18.61$ 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: $0.00 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 0.00$ 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] $9.62 \text{ [m2]} \times 40 \text{ [cm]} / 100 = 3.848$ M3
 註: 為 $\square\square\square\square\square\square\square\square\square$, 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: $3.848 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 3.848$ 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)
 #5 = $227.50 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 227.50 \text{ M}$ ($227.50 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.3549 \text{ T}$)
 #6 = $22.53 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 22.53 \text{ M}$ ($22.53 \text{ M} \times 2.250/1000 = 0.0507 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.406 T
 模版小計(清) = 0.00 M2
 混凝土小計 = 3.848 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: FS9, 位置序號: 24 [X1:-4,Y17:+186];尺寸(樑口□):277.45 * 277.45 cm ;[擴充半樑]:305.25 * 305.25 cm; 版厚: 40 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))305.25+[延伸-搭接]78*1)*(Round (277.45/20)+1)/100	57.49
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))305.25+[延伸-搭接]78*1)*(Round (277.45/20)+1)/100	57.49
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))305.25+[延伸-搭接]60*1)*(Round (277.45/20)+1)/100	54.79
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))305.25+[延伸-搭接]60*1)*(Round (277.45/20)+1)/100	54.79

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(40-6)*2+10=98.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(277.45/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(277.45/100)=2$ 列

工作筋總長: $98.00*2*2/100=3.92$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $305.25*(\text{ceiling}(277.45/200)+1)=915.75$ cm

短向總長: $305.25*(\text{ceiling}(277.45/200)+1)=915.75$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(915.75+915.75)/100=18.32$ 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: $0.00-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=0.00$ 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□] 9.32 [m2]* 40 [cm]/ $100=3.727$ M3

註:為□□□□□□□□,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: $3.727-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.727$ 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)

#5= 224.55 M*($1-0.0000$)= 224.55 M (224.55 M* $1.560/1000=0.3503$ T)

#6= 22.24 M*($1-0.0000$)= 22.24 M (22.24 M* $2.250/1000=0.0500$ T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.400 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計= 3.727 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: FS9, 位置序號: 43 [X2:+26,Y17:+174];尺寸(樑口□):262.90 * 262.90 cm ;[擴充半樑]:291.13 * 291.13 cm; 版厚: 40 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))291.13+[延伸-搭接]78*1)*(Round (262.9/20)+1)/100	51.68
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))291.13+[延伸-搭接]78*1)*(Round (262.9/20)+1)/100	51.68
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))291.13+[延伸-搭接]60*1)*(Round (262.9/20)+1)/100	49.16
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))291.13+[延伸-搭接]60*1)*(Round (262.9/20)+1)/100	49.16

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(40-6)*2+10=98.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(262.9/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(262.9/100)=2$ 列

工作筋總長: $98.00*2*2/100=3.92$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $291.13*(\text{ceiling}(262.90/200)+1)=873.39$ cm

短向總長: $291.13*(\text{ceiling}(262.90/200)+1)=873.39$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(873.39+873.39)/100=17.47\text{ M}$

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:

(+第3邊: $40.24*40$ + 第4邊: $40.23*40$ + 第5邊: $44.12*40$ + 第6邊: $44.75*40$ + 第8邊: $44.37*40$ + 第9邊: $44.40*40$ + 第10邊: $43.98*40$ + 第11邊: $44.73*40$ + 第12邊: $44.01*40$ + 第13邊: $43.23*40$)/10000 = 1.74 M²

模版小計: $0.00 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.00\text{ M}^2$

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): = 1.74 M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口] $8.48\text{ [m}^2\text{]}*40\text{ [cm]}/100=3.390\text{ M}^3$

註: 為口口口口口口口口口口, 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: $3.390 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.390\text{ M}^3$

-----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)

#5 = $201.67\text{ M}*(1-0.0000) = 201.67\text{ M}$ ($201.67\text{ M}*1.560/1000 = 0.3146\text{ T}$)

#6 = $21.39\text{ M}*(1-0.0000) = 21.39\text{ M}$ ($21.39\text{ M}*2.250/1000 = 0.0481\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.363 T

模版小計(清) = 0.00 M²

側模小計(普通模) = 1.74 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 3.390 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 23 [X1:+59,Y16:-193]; 尺寸(樑口口): 214.56 * 214.56 cm ; [擴充半樑]: 233.42 * 233.42 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))]233.42+[延伸-搭接]48*1*(Round (214.56/20)+1)/100	33.77
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))]233.42+[延伸-搭接]48*1*(Round (214.56/20)+1)/100	33.77
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))]233.42+[延伸-搭接]48*1*(Round (214.56/20)+1)/100	33.77
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))]233.42+[延伸-搭接]48*1*(Round (214.56/20)+1)/100	33.77

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00\text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(214.56/100)=2\text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(214.56/100)=2\text{ 列}$

工作筋總長: $50.00*2*2/100=2.00\text{ M}$

#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: $233.42*(\text{ceiling}(214.56/200)+1)=700.26\text{ cm}$

短向總長: $233.42*(\text{ceiling}(214.56/200)+1)=700.26\text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(700.26+700.26)/100=14.01\text{ M}$

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: $165.00*16$ + 第7邊: $68.58*16$ + 第8邊: $142.01*16$)/10000 = 0.60 M²

模版小計: $0.00 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.00\text{ M}^2$

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): = 0.60 M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口] $4.60*16/100=0.737\text{ M}^3$

RC小計: $0.737 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.737\text{ M}^3$

-----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 = $135.08\text{ M}*(1-0.0000) = 135.08\text{ M}$ ($135.08\text{ M}*0.994/1000 = 0.1343\text{ T}$)

#5 = $16.01\text{ M}*(1-0.0000) = 16.01\text{ M}$ ($16.01\text{ M}*1.560/1000 = 0.0250\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.159 T

模版小計(清) = 0.00 M²

側模小計(普通模) = 0.60 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.737 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 13 [X1:+145,Y16:-25]; 尺寸(樑口口): 207.56 * 207.56 cm ; [擴充半

樑]:214.72 * 214.72 cm; 版厚: 16 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:3.81度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))214.72+[延伸-搭接]48*1)*(Round (207.56/20)+1)/100	28.90
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))214.72+[延伸-搭接]48*1)*(Round (207.56/20)+1)/100	28.90
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))214.72+[延伸-搭接]48*1)*(Round (207.56/20)+1)/100	28.90
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))214.72+[延伸-搭接]48*1)*(Round (207.56/20)+1)/100	28.90

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(207.56/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(207.56/100)=2$ 列

工作筋總長: $50.00*2*2/100=2.00$ 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: $214.72*(\text{ceiling}(207.56/200)+1)=644.16$ cm

短向總長: $214.72*(\text{ceiling}(207.56/200)+1)=644.16$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(644.16+644.16)/100=12.88$ 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11邊: $91.33*16$ +第12邊: $101.32*16$ +第13邊: $101.32*16$)/10000=0.47 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): $=0.47$ M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口] $4.31*16/100=0.689$ M³

RC小計: 0.689 -[版開口RC] 0.000 -[中空扣除] $0.000=0.689$ 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= 115.60 M*($1-0.0000$)= 115.60 M (115.60 M* $0.994/1000=0.1149$ T)

#5= 14.88 M*($1-0.0000$)= 14.88 M (14.88 M* $1.560/1000=0.0232$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.138 T

模版小計(清) = 0.00 M²

側模小計(普通模) = 0.47 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.691 M³

Note: 本片版係傾斜版, 以上**小計**部分皆已加乘傾角修正口: 1.00222

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: CS, 位置序號: 27 [X1:-38,Y13:-109]; 尺寸(樑口□): $2555.00 * 37.50$ cm ; [擴充半樑]: $2555.00 * 62.50$ cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))2555.00+[搭接-長上]48*2+[延伸-搭接]48*1)*(Round (37.5/15)+1)/100	80.97
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))62.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (2555/10)+1)/100	283.99
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))2555.00+[搭接-長下]48*2+[延伸-搭接]48*1)*(Round (37.5/15)+1)/100	80.97
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))62.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (2555/10)+1)/100	283.99

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(2555/100)=25$ 行

水平向排數: $\text{Int}(37.5/100)=0$ 列

工作筋總長: $50.00*25*0/100=0.00$ 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: $62.50*(\text{ceiling}(2555.00/200)+1)=875.00$ cm

短向總長: $2555.00*(\text{ceiling}(37.50/200)+1)=5110.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(875.00+5110.00)/100=59.85$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $2555.0 \times 37.5 / 10000 = 9.58 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 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: 37.50×16 + 第4邊: 2555.00×16) / $10000 = 4.15 \text{ M}^2$

模版小計: $9.58 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 9.58 \text{ M}^2$

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): $= 4.15 \text{ M}^2$

RC計算:

$2555.0 \times 37.5 / 10000 \times 16 / 100 = 1.533 \text{ M}^3$

RC小計: $1.533 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 1.533 \text{ M}^3$

-----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 = $729.91 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 729.91 \text{ M}$ ($729.91 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.7255 \text{ T}$)

#5 = $59.85 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 59.85 \text{ M}$ ($59.85 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0934 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.819 T

模版小計(清) = 9.58 M²

側模小計(普通模) = 4.15 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 1.533 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 90 [X6:+250,Y6:-122]; 尺寸(樑口□): 37.50 * 750.00 cm ; [擴充半樑]: 62.50 * 750.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(37.5/20)+1)/100	23.94
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))62.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(750/20)+1)/100	43.10
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(37.5/20)+1)/100	23.94
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))62.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(750/20)+1)/100	43.10

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16 - 6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(37.5/100) = 0$ 行

水平向排數: $\text{Int}(750/100) = 7$ 列

工作筋總長: $50.00 \times 0 \times 7 / 100 = 0.00 \text{ M}$

#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: $750.00 \times (\text{ceiling}(37.50/200) + 1) = 1500.00 \text{ cm}$

短向總長: $62.50 \times (\text{ceiling}(750.00/200) + 1) = 312.50 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1500.00 + 312.50) / 100 = 18.13 \text{ M}$

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: 750.00×16) / $10000 = 1.20 \text{ M}^2$

模版小計: $0.00 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.00 \text{ M}^2$

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): $= 1.20 \text{ M}^2$

RC計算:

$37.5 \times 750.0 / 10000 \times 16 / 100 = 0.450 \text{ M}^3$

RC小計: $0.450 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.450 \text{ M}^3$

-----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 = $134.07 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 134.07 \text{ M}$ ($134.07 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.1333 \text{ T}$)

#5 = $18.13 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 18.13 \text{ M}$ ($18.13 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0283 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.162 T

模版小計(清) = 0.00 M²

側模小計(普通模) = 1.20 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.450 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 51 [X3:+179,Y7:+192]; 尺寸(樑口□): 414.18 * 414.18 cm ; [擴充半樑]: 459.60 * 459.60 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))459.60+[延伸-搭接]48*1)*(Round(414.18/20)+1)/100	111.67
----	---	-----------	---	--------

#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})459.60 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (414.18/20) + 1) / 100$	111.67
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})459.60 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (414.18/20) + 1) / 100$	111.67
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})459.60 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (414.18/20) + 1) / 100$	111.67

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16-6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(414.18/100) = 4 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(414.18/100) = 4 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00 \times 4 \times 4 / 100 = 8.00 \text{ M}$

#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: $459.60 \times (\text{ceiling}(414.18/200) + 1) = 1838.40 \text{ cm}$

短向總長: $459.60 \times (\text{ceiling}(414.18/200) + 1) = 1838.40 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1838.40 + 1838.40) / 100 = 36.77 \text{ M}$

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] $17.15 = 17.15 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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: $17.15 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 17.15 \text{ M}^2$

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] $17.15 \times 16 / 100 = 2.745 \text{ M}^3$

RC小計: $2.745 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.745 \text{ M}^3$

-----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= $446.69 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 446.69 \text{ M}$ ($446.69 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.4440 \text{ T}$)

#5= $44.77 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 44.77 \text{ M}$ ($44.77 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0698 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.514 T

模版小計(清) = 17.15 M²

混凝土小計 = 2.745 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 55 [X3:+36,Y8:-88];尺寸(樑口□):343.69 * 343.69 cm ;[擴充半樑]:391.45 * 391.45 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})391.45 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (343.69/20) + 1) / 100$	79.10
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})391.45 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (343.69/20) + 1) / 100$	79.10
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})391.45 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (343.69/20) + 1) / 100$	79.10
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})391.45 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (343.69/20) + 1) / 100$	79.10

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16-6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(343.69/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(343.69/100) = 3 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00 \times 3 \times 3 / 100 = 4.50 \text{ M}$

#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: $391.45 \times (\text{ceiling}(343.69/200) + 1) = 1174.35 \text{ cm}$

短向總長: $391.45 \times (\text{ceiling}(343.69/200) + 1) = 1174.35 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1174.35 + 1174.35) / 100 = 23.49 \text{ M}$

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] $11.81 = 11.81 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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: $11.81 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 11.81 \text{ M}^2$

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口]11.81*16/100= 1.890 M3

RC小計:1.890-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.890 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=316.40 M*(1-0.0000)=316.40 M (316.40 M*0.994/1000= 0.3145 T)

#5=27.99 M*(1-0.0000)=27.99 M (27.99 M*1.560/1000= 0.0437 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.358 T

模版小計(清)= 11.81 M2

混凝土小計 = 1.890 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S2, 位置序號: 53 [X2:-132,Y8:-91];尺寸(樑口□):30.00 * 170.10 cm ;[擴充半樑]:30.00 * 170.10 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))170.10+[延伸-搭接]48*1)*(Round(30/20)+1)/100	6.54
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))30.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(170.1/20)+1)/100	7.80
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))170.10+[延伸-搭接]48*1)*(Round(30/20)+1)/100	6.54
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))30.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(170.1/20)+1)/100	7.80

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(16-6)*2+10 =50.00 cm

垂直向排數: Int(30/100)= 0 行

水平向排數: Int(170.1/100)= 1 列

工作筋總長: 50.00*0*1/100= 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: 170.10*(ceiling(30.00/200)+1)= 340.20 cm

短向總長: 30.00*(ceiling(170.10/200)+1)= 60.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (340.20+60.00)/100= 4.00 M

模版計算:

模版面積: 計算式:30.0*170.1/ 10000 = 0.51 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:170.10*16)/10000=0.27 M2

版底牆連接模版扣除:

[(W15:牆段-1)13.87*15+[W15:牆段-2]13.87*15+[W15:牆段-3]7.01*15)/10000= 0.05 M2

模版小計:0.51-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.05=0.46 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):=0.27 M2

RC計算:

30.0*170.1/ 10000 *16/100= 0.082 M3

RC小計:0.082-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.082 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=28.69 M*(1-0.0000)=28.69 M (28.69 M*0.994/1000= 0.0285 T)

#5=4.00 M*(1-0.0000)=4.00 M (4.00 M*1.560/1000= 0.0062 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.035 T

模版小計(清)= 0.46 M2

側模小計(普通模) = 0.27 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.082 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 30 [X2:+208,Y8:-83];尺寸(樑口□):15.00 * 330.00 cm ;[擴充半樑]:15.00 * 330.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))330.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(15/20)+1)/100	7.56
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))15.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(330/20)+1)/100	10.71

#4		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]330.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(15/20)+1)/100$	7.56
#4		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]15.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(330/20)+1)/100$	10.71

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm

垂直向排數: $Int(15/100)=0$ 行

水平向排數: $Int(330/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*0*3/100=0.00$ 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: $330.00*(ceiling(15.00/200)+1)=660.00$ cm

短向總長: $15.00*(ceiling(330.00/200)+1)=45.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(660.00+45.00)/100=7.05$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $15.0*330.0/10000=0.50$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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: $330.00*16/10000=0.53$ M2

版底牆連接模版扣除:

([W25:牆段-1] $330.00*25/10000=0.83$ M2

模版小計: $0.50-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.83=-0.33$ 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:

$15.0*330.0/10000*16/100=0.079$ M3

RC小計: $0.079-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.079$ 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= 36.54 M*(1-0.0000)= 36.54 M (36.54 M* $0.994/1000=0.0363$ T)

#5= 7.05 M*(1-0.0000)= 7.05 M (7.05 M* $1.560/1000=0.0110$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.047 T

模版小計(清) = -0.33 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 = 0.079 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: CS, 位置序號: 78 [X4:+50,Y18:-147];尺寸(樑口□): $37.50 * 345.00$ cm ;[擴充半樑]: $62.50 * 345.00$ cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]345.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(37.5/15)+1)/100$	11.79
#4		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]62.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(345/10)+1)/100$	38.68
#4		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]345.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(37.5/15)+1)/100$	11.79
#4		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]62.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(345/10)+1)/100$	38.68

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm

垂直向排數: $Int(37.5/100)=0$ 行

水平向排數: $Int(345/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*0*3/100=0.00$ 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: $345.00*(ceiling(37.50/200)+1)=690.00$ cm

短向總長: $62.50*(ceiling(345.00/200)+1)=187.50$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(690.00+187.50)/100=8.78$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $37.5*345.0/10000=1.29$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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: $345.00*16/10000=0.55$ M2

版底牆連接模版扣除:

([W25:牆段-1] $345.00*25/10000=0.86$ M2

模版小計:1.29-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.86=0.43 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):=0.55 M2

RC計算:

$37.5 \times 345.0 / 10000 \times 16 / 100 = 0.207 \text{ M3}$

RC小計:0.207-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.207 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=100.93 M*(1-0.0000)=100.93 M (100.93 M*0.994/1000= 0.1003 T)

#5=8.78 M*(1-0.0000)=8.78 M (8.78 M*1.560/1000= 0.0137 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.114 T

模版小計(清)= 0.43 M2

側模小計(普通模) = 0.55 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.207 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S10W, 位置序號: 5 [X1:+170,Y3:+84];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	[(長邊(樑心))57+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (32/15)+1)/100	2.79
#3		單層簡易式配筋短向	[(短邊(樑心))50+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (50/15)+1)/100	3.44

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: 57.00*(ceiling(50.00/200)+1)= 114.00 cm

短向總長: 50.00*(ceiling(32.00/200)+1)= 100.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (114.00+100.00)/100= 2.14 M

模版計算:

模版面積: 計算式:50.0*32.0/ 10000 = 0.16 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:32.00*10)/10000=0.03 M2

模版小計:0.16-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.16 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):=0.03 M2

RC計算:

$50.0 \times 32.0 / 10000 \times 10 / 100 = 0.016 \text{ M3}$

RC小計:0.016-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.016 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=6.23 M*(1-0.0000)=6.23 M (6.23 M*0.560/1000= 0.0035 T)

#4=2.14 M*(1-0.0000)=2.14 M (2.14 M*0.994/1000= 0.0021 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.006 T

模版小計(清)= 0.16 M2

側模小計(普通模) = 0.03 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.016 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S10W, 位置序號: 8 [X1:+170,Y5:-86];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	[(長邊(樑心))57+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (32/15)+1)/100	2.79
#3		單層簡易式配筋短向	[(短邊(樑心))50+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (50/15)+1)/100	3.44

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: 57.00*(ceiling(50.00/200)+1)= 114.00 cm

短向總長: 50.00*(ceiling(32.00/200)+1)= 100.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (114.00+100.00)/100= 2.14 M

模版計算:

模版面積: 計算式:50.0*32.0/ 10000 = 0.16 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:32.00*10)/10000=0.03 M2
 模版小計:0.16-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.16 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):=0.03 M2
 RC計算:
 $50.0*32.0/10000*10/100=0.016$ M3
 RC小計:0.016-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.016 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)
 $\#3=6.23\text{ M}*(1-0.0000)=6.23\text{ M}$ ($6.23\text{ M}*0.560/1000=0.0035\text{ T}$)
 $\#4=2.14\text{ M}*(1-0.0000)=2.14\text{ M}$ ($2.14\text{ M}*0.994/1000=0.0021\text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋)= 0.006 T
 模版小計(清)= 0.16 M2
 側模小計(普通模)= 0.03 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.016 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S10W, 位置序號: 25 [X1:-51,Y10:+229];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	([長邊(樑心)]57+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (32/15)+1)/100	2.79
#3		單層簡易式配筋短向	([短邊(樑心)]50+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (50/15)+1)/100	3.44

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: $57.00*(\text{ceiling}(50.00/200)+1)=114.00\text{ cm}$
 短向總長: $50.00*(\text{ceiling}(32.00/200)+1)=100.00\text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(114.00+100.00)/100=2.14\text{ M}$

模版計算:
 模版面積: 計算式: $50.0*32.0/10000=0.16\text{ M2}$
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:32.00*10)/10000=0.03 M2
 模版小計:0.16-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.16 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):=0.03 M2

RC計算:
 $50.0*32.0/10000*10/100=0.016$ M3
 RC小計:0.016-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.016 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)
 $\#3=6.23\text{ M}*(1-0.0000)=6.23\text{ M}$ ($6.23\text{ M}*0.560/1000=0.0035\text{ T}$)
 $\#4=2.14\text{ M}*(1-0.0000)=2.14\text{ M}$ ($2.14\text{ M}*0.994/1000=0.0021\text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋)= 0.006 T
 模版小計(清)= 0.16 M2
 側模小計(普通模)= 0.03 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.016 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S10W, 位置序號: 26 [X1:-51,Y12:+59];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	([長邊(樑心)]57+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (32/15)+1)/100	2.79
#3		單層簡易式配筋短向	([短邊(樑心)]50+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (50/15)+1)/100	3.44

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: $57.00*(\text{ceiling}(50.00/200)+1)=114.00\text{ cm}$
 短向總長: $50.00*(\text{ceiling}(32.00/200)+1)=100.00\text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(114.00+100.00)/100=2.14\text{ M}$

模版計算:
 模版面積: 計算式: $50.0*32.0/10000=0.16\text{ M2}$
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:32.00*10)/10000=0.03 M2

模版小計:0.16-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.16 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):=0.03 M2

RC計算:

50.0*32.0/ 10000 *10/100= 0.016 M3

RC小計:0.016-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.016 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=6.23 M*(1-0.0000)=6.23 M (6.23 M*0.560/1000= 0.0035 T)

#4=2.14 M*(1-0.0000)=2.14 M (2.14 M*0.994/1000= 0.0021 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.006 T

模版小計(清)= 0.16 M2

側模小計(普通模)= 0.03 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.016 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S10W, 位置序號: 28 [X1:-51,Y14:-111];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	[(長邊(樑心))57+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (32/15)+1)/100	2.79
#3		單層簡易式配筋短向	[(短邊(樑心))50+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (50/15)+1)/100	3.44

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: 57.00*(ceiling(50.00/200)+1)= 114.00 cm

短向總長: 50.00*(ceiling(32.00/200)+1)= 100.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (114.00+100.00)/100= 2.14 M

模版計算:

模版面積: 計算式:50.0*32.0/ 10000 = 0.16 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□ □ ,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:32.00*10)/10000=0.03 M2

模版小計:0.16-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.16 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):=0.03 M2

RC計算:

50.0*32.0/ 10000 *10/100= 0.016 M3

RC小計:0.016-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.016 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=6.23 M*(1-0.0000)=6.23 M (6.23 M*0.560/1000= 0.0035 T)

#4=2.14 M*(1-0.0000)=2.14 M (2.14 M*0.994/1000= 0.0021 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.006 T

模版小計(清)= 0.16 M2

側模小計(普通模)= 0.03 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.016 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S10W, 位置序號: 86 [X4:-237,Y18:-160];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	[(長邊(樑心))57+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (32/15)+1)/100	2.79
#3		單層簡易式配筋短向	[(短邊(樑心))50+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (50/15)+1)/100	3.44

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: 57.00*(ceiling(50.00/200)+1)= 114.00 cm

短向總長: 50.00*(ceiling(32.00/200)+1)= 100.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (114.00+100.00)/100= 2.14 M

模版計算:

模版面積: 計算式:50.0*32.0/ 10000 = 0.16 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:32.00*10)/10000=0.03 M2

模版小計:0.16-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.16 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):=0.03 M2

RC計算:

50.0*32.0/ 10000 *10/100= 0.016 M3

RC小計:0.016-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.016 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=6.23 M*(1-0.0000)=6.23 M (6.23 M*0.560/1000= 0.0035 T)

#4=2.14 M*(1-0.0000)=2.14 M (2.14 M*0.994/1000= 0.0021 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.006 T

模版小計(清)= 0.16 M2

側模小計(普通模) = 0.03 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.016 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S10W, 位置序號: 102 [X6:-67,Y18:-160];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	[(長邊(樑心))57+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (32/15)+1)/100	2.79
#3		單層簡易式配筋短向	[(短邊(樑心))50+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (50/15)+1)/100	3.44

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: 57.00*(ceiling(50.00/200)+1)= 114.00 cm

短向總長: 50.00*(ceiling(32.00/200)+1)= 100.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (114.00+100.00)/100= 2.14 M

模版計算:

模版面積: 計算式:50.0*32.0/ 10000 = 0.16 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:32.00*10)/10000=0.03 M2

模版小計:0.16-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.16 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):=0.03 M2

RC計算:

50.0*32.0/ 10000 *10/100= 0.016 M3

RC小計:0.016-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.016 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=6.23 M*(1-0.0000)=6.23 M (6.23 M*0.560/1000= 0.0035 T)

#4=2.14 M*(1-0.0000)=2.14 M (2.14 M*0.994/1000= 0.0021 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.006 T

模版小計(清)= 0.16 M2

側模小計(普通模) = 0.03 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.016 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S15F, 位置序號: 79 [X4:-0,Y7:-128];尺寸(樑口□):181.16 * 181.16 cm ;[擴充半樑]:189.98 * 189.98 cm; 版厚: 15 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))189.98+[延伸-搭接]48*1)*(Round (181.16/15)+1)/100	30.94
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))189.98+[延伸-搭接]48*1)*(Round (181.16/15)+1)/100	30.94
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))189.98+[延伸-搭接]48*1)*(Round (181.16/15)+1)/100	30.94
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))189.98+[延伸-搭接]48*1)*(Round (181.16/15)+1)/100	30.94

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: $\text{Int}(181.16/100)=1$ 行
水平向排數: $\text{Int}(181.16/100)=1$ 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: $189.98*(\text{ceiling}(181.16/200)+1)=379.96$ cm
短向總長: $189.98*(\text{ceiling}(181.16/200)+1)=379.96$ cm
版長短向施工支撐工作筋總長: $(379.96+379.96)/100=7.60$ 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] $3.28=3.28$ M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:27.02*15+第2邊:27.02*15+第3邊:27.02*15+第6邊:27.02*15+第7邊:27.02*15+第8邊:27.02*15+第9邊:27.02*15+第10邊:27.02*15+第11邊:27.02*15+第12邊:27.02*15+第13邊:27.02*15+第14邊:27.02*15+第15邊:27.02*15+第16邊:27.02*15+第17邊:27.02*15+第18邊:27.02*15+第19邊:27.02*15+第20邊:27.02*15+第21邊:27.02*15+第61邊:27.02*15+第62邊:27.02*15+第63邊:27.02*15+第64邊:27.02*15+第65邊:27.02*15+第66邊:27.02*15+第67邊:27.02*15+第68邊:27.02*15+第69邊:27.02*15+第70邊:27.02*15+第71邊:27.02*15+第72邊:27.02*15)/10000=1.26 M2

模版小計: $3.28-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=3.28$ 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):=1.26 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $3.28*15/100=0.492$ M3

RC小計: $0.492-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=0.492$ 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= 123.75 M*(1-0.0000)=123.75 M (123.75 M*0.994/1000=0.1230 T)

#5= 8.08 M*(1-0.0000)=8.08 M (8.08 M*1.560/1000=0.0126 T)

鋼筋小計(主要筋)=0.136 T

模版小計(清)=3.28 M2

側模小計(普通模)=1.26 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計=0.492 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S15F, 位置序號: 82 [X4:+2,Y7:+85];尺寸(樑口□):30.62 * 30.62 cm ;[擴充半樑]:40.47 * 40.47 cm; 版厚: 15 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]40.47+[延伸-搭接]48*1)*(Round (30.62/15)+1)/100	2.65
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]40.47+[延伸-搭接]48*1)*(Round (30.62/15)+1)/100	2.65
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]40.47+[延伸-搭接]48*1)*(Round (30.62/15)+1)/100	2.65
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]40.47+[延伸-搭接]48*1)*(Round (30.62/15)+1)/100	2.65

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: $\text{Int}(30.62/100)=0$ 行
水平向排數: $\text{Int}(30.62/100)=0$ 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: $40.47*(\text{ceiling}(30.62/200)+1)=80.94$ cm
短向總長: $40.47*(\text{ceiling}(30.62/200)+1)=80.94$ cm
版長短向施工支撐工作筋總長: $(80.94+80.94)/100=1.62$ 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] $0.09=0.09$ M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:27.02*15)/10000=0.04 M2

模版小計: $0.09-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=0.09$ 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):=0.04 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $0.09*15/100=0.014$ M3

RC小計: $0.014-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=0.014$ 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)
 $\#4=10.62 \text{ M} \times (1-0.0000)=10.62 \text{ M}$ ($10.62 \text{ M} \times 0.994/1000=0.0106 \text{ T}$)
 $\#5=1.62 \text{ M} \times (1-0.0000)=1.62 \text{ M}$ ($1.62 \text{ M} \times 1.560/1000=0.0025 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋)= 0.013 T
 模版小計(清)= 0.09 M2
 側模小計(普通模)= 0.04 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計= 0.014 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S10W, 位置序號: 113 [X8:+89,Y5:+224];尺寸(樑口□):32.00 * 50.00 cm ;[擴充半樑]:32.00 * 50.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向-邊沿	$([\text{長邊(樑心)}]50+[\text{搭接-跨}]36*0+[\text{搭接-延伸}]36+48)*(\text{Round}(32/15)+1)/100$	4.02
#3		單層簡易式配筋短向-邊沿	$([\text{短邊(樑心)}]32+[\text{搭接-跨}]36*0+[\text{搭接-延伸}]36+48)*(\text{Round}(50/15)+1)/100$	4.64

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: $50.00 * (\text{ceiling}(32.00/200)+1)=100.00 \text{ cm}$
 短向總長: $32.00 * (\text{ceiling}(50.00/200)+1)=64.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(100.00+64.00)/100=1.64 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $32.0 * 50.0 / 10000 = 0.16 \text{ M2}$
 註: Aqe8.2樑柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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: $50.00 * 10 / 10000 = 0.05 \text{ M2}$)
 模版小計: $0.16 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.16 \text{ M2}$
 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): $= 0.05 \text{ M2}$

RC計算:

$32.0 * 50.0 / 10000 * 10 / 100 = 0.016 \text{ M3}$
 RC小計: $0.016 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.016 \text{ M3}$

-----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)
 $\#3=8.66 \text{ M} \times (1-0.0000)=8.66 \text{ M}$ ($8.66 \text{ M} \times 0.560/1000=0.0048 \text{ T}$)
 $\#4=1.64 \text{ M} \times (1-0.0000)=1.64 \text{ M}$ ($1.64 \text{ M} \times 0.994/1000=0.0016 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋)= 0.006 T
 模版小計(清)= 0.16 M2
 側模小計(普通模)= 0.05 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計= 0.016 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S1, 位置序號: 111 [X8:+153,Y17:+194];尺寸(樑口□):134.16 * 134.16 cm ;[擴充半樑]:145.34 * 145.34 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([\text{長邊(樑心)}]145.34+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(134.16/20)+1)/100$	15.47
#4		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}]145.34+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(134.16/20)+1)/100$	15.47
#4		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}]145.34+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(134.16/20)+1)/100$	15.47
#4		雙層簡易式短向下層	$([\text{短邊(樑心)}]145.34+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(134.16/20)+1)/100$	15.47

工作筋計算:

$\#5$ 工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00 \text{ cm}$
 垂直向排數: $\text{Int}(134.16/100)=1$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(134.16/100)=1$ 列
 工作筋總長: $50.00 * 1 * 1 / 100 = 0.50 \text{ M}$
 $\#5$ 長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $145.34 * (\text{ceiling}(134.16/200)+1)=290.68 \text{ cm}$
 短向總長: $145.34 * (\text{ceiling}(134.16/200)+1)=290.68 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(290.68+290.68)/100=5.81 \text{ M}$

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] $1.80 = 1.80 \text{ M}^2$
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:125.00*16+第2邊:150.00*16+第3邊:95.00*16)/10000=0.59 M2
 版底牆連接模版扣除:
 ([W25:牆段-1]112.50*25+[W25:牆段-2]125.00*25+[W25:牆段-3]82.50*25)/10000= 0.80 M2
 模版小計:1.80-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.80=1.00 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):=0.59 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $1.80*16/100 = 0.288 \text{ M}^3$
 RC小計:0.288-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.288 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=61.87 M*(1-0.0000)=61.87 M (61.87 M*0.994/1000= 0.0615 T)
 #5=6.31 M*(1-0.0000)=6.31 M (6.31 M*1.560/1000= 0.0098 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.071 T
 模版小計(清)= 1.00 M2
 側模小計(普通模) = 0.59 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.288 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S10W, 位置序號: 41 [X2:+97,Y15:+134];尺寸(樑口□):30.00 * 288.00 cm ;[擴充半樑]:30.00 * 288.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	[(長邊(樑心))288+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (30/15)+1)/100	9.72
#3		單層簡易式配筋短向	[(短邊(樑心))30+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (288/15)+1)/100	13.20

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: 288.00*(ceiling(30.00/200)+1)= 576.00 cm
 短向總長: 30.00*(ceiling(288.00/200)+1)= 90.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (576.00+90.00)/100= 6.66 M

模版計算:

模版面積: 計算式:30.0*288.0/ 10000 = 0.86 M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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:288.00*10)/10000=0.29 M2
 模版小計:0.86-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.86 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):=0.29 M2

RC計算:

30.0*288.0/ 10000 *10/100= 0.086 M3
 RC小計:0.086-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.086 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=22.92 M*(1-0.0000)=22.92 M (22.92 M*0.560/1000= 0.0128 T)
 #4=6.66 M*(1-0.0000)=6.66 M (6.66 M*0.994/1000= 0.0066 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.019 T
 模版小計(清)= 0.86 M2
 側模小計(普通模) = 0.29 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.086 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S10W, 位置序號: 54 [X2:-118,Y15:+134];尺寸(樑口□):30.00 * 118.00 cm ;[擴充半樑]:30.00 * 118.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	[(長邊(樑心))118+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (30/15)+1)/100	4.62
#3		單層簡易式配筋短向	[(短邊(樑心))30+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (118/15)+1)/100	5.94

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: 118.00*(ceiling(30.00/200)+1)= 236.00 cm

短向總長: $30.00 * (\text{ceiling}(118.00/200) + 1) = 60.00 \text{ cm}$
版長短向施工支撐工作筋總長: $(236.00 + 60.00) / 100 = 2.96 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $30.0 * 118.0 / 10000 = 0.35 \text{ M}^2$
註: Aqe8.2採柱樑優先算法, 版面積已取樑口□□, 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: $118.00 * 10 / 10000 = 0.12 \text{ M}^2$)
模版小計: $0.35 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 0.35 \text{ M}^2$
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): $= 0.12 \text{ M}^2$

RC計算:

$30.0 * 118.0 / 10000 * 10 / 100 = 0.035 \text{ M}^3$
RC小計: $0.035 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 0.035 \text{ M}^3$
-----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 = $10.56 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 10.56 \text{ M}$ ($10.56 \text{ M} * 0.560 / 1000 = 0.0059 \text{ T}$)
#4 = $2.96 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 2.96 \text{ M}$ ($2.96 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.0029 \text{ T}$)
鋼筋小計(主要筋) = 0.009 T
模版小計(清) = 0.35 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 = 0.035 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: ST1, 位置序號: 76 [X4:+65,Y19:+281]; 尺寸(樑口□): 253.60 * 253.60 cm ; [擴充半樑]: 253.60 * 253.60 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)])253.60+[延伸-搭接]60*1)*(Round (253.6/15)+1)/100	56.45
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)])253.60+[延伸-搭接]60*1)*(Round (253.6/10)+1)/100	81.54
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)])253.60+[延伸-搭接]60*1)*(Round (253.6/15)+1)/100	56.45
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)])253.60+[延伸-搭接]60*1)*(Round (253.6/10)+1)/100	81.54

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 * 2 + (25 - 6) * 2 + 10 = 68.00 \text{ cm}$
垂直向排數: $\text{Int}(253.6/100) = 2 \text{ 行}$
水平向排數: $\text{Int}(253.6/100) = 2 \text{ 列}$
工作筋總長: $68.00 * 2 * 2 / 100 = 2.72 \text{ M}$
#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: $253.60 * (\text{ceiling}(253.60/200) + 1) = 760.80 \text{ cm}$
短向總長: $253.60 * (\text{ceiling}(253.60/200) + 1) = 760.80 \text{ cm}$
版長短向施工支撐工作筋總長: $(760.80 + 760.80) / 100 = 15.22 \text{ M}$

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□]6.43 = 6.43 M²
註: Aqe8.2採柱樑優先算法, 版面積已取樑口□□, 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: $203.50 * 25$ + 第5邊: $345.00 * 25$ + 第6邊: $75.00 * 25$ + 第7邊: $30.00 * 25$ + 第8邊: $76.50 * 25$) / 10000 = 1.83 M²
模版小計: $6.43 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 6.43 \text{ M}^2$
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): $= 1.83 \text{ M}^2$

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□]6.43*25/100 = 1.608 M³
RC小計: $1.608 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 1.608 \text{ M}^3$
-----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)
#5 = $275.97 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 275.97 \text{ M}$ ($275.97 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.4305 \text{ T}$)
#6 = $17.94 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 17.94 \text{ M}$ ($17.94 \text{ M} * 2.250 / 1000 = 0.0404 \text{ T}$)
鋼筋小計(主要筋) = 0.471 T
模版小計(普) = 6.43 M²
側模小計(普通模) = 1.83 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 1.608 M³

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S10W, 位置序號: 49 [X2:-127,Y6:+161]; 尺寸(樑口□): 33.00 * 160.00 cm ; [擴充半樑]: 33.00 * 160.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	$([長邊(樑心)]160+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round(33/15)+1)/100$	5.88
#3		單層簡易式配筋短向	$([短邊(樑心)]33+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round(160/15)+1)/100$	8.28

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: $160.00*(ceiling(33.00/200)+1)= 320.00$ cm

短向總長: $33.00*(ceiling(160.00/200)+1)= 66.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(320.00+66.00)/100= 3.86$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $33.0*160.0/ 10000 = 0.53$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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: $160.00*10/10000=0.16$ M2

模版小計: $0.53-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.53$ 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): $=0.16$ M2

RC計算:

$33.0*160.0/ 10000 *10/100= 0.053$ M3

RC小計: $0.053-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.053$ 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= 14.16 M*(1-0.0000)= 14.16 M (14.16 M* $0.560/1000= 0.0079$ T)

#4= 3.86 M*(1-0.0000)= 3.86 M (3.86 M* $0.994/1000= 0.0038$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.012 T

模版小計(清)= 0.53 M2

側模小計(普通模) = 0.16 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.053 M3

PNA21-01-樓層: 1F, 版ID: S10W, 位置序號: 52 [X2:-127,Y8:-107];尺寸(樑口□): $33.00 * 160.00$ cm ;[擴充半樑]: $33.00 * 160.00$ cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	$([長邊(樑心)]160+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round(33/15)+1)/100$	5.88
#3		單層簡易式配筋短向	$([短邊(樑心)]33+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round(160/15)+1)/100$	8.28

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: $160.00*(ceiling(33.00/200)+1)= 320.00$ cm

短向總長: $33.00*(ceiling(160.00/200)+1)= 66.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(320.00+66.00)/100= 3.86$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $33.0*160.0/ 10000 = 0.53$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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] $13.87*15/10000= 0.02$ M2

模版小計: $0.53-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.02=0.51$ 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:

$33.0*160.0/ 10000 *10/100= 0.053$ M3

RC小計: $0.053-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.053$ 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= 14.16 M*(1-0.0000)= 14.16 M (14.16 M* $0.560/1000= 0.0079$ T)

#4= 3.86 M*(1-0.0000)= 3.86 M (3.86 M* $0.994/1000= 0.0038$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.012 T

模版小計(清)= 0.51 M2

混凝土小計 = 0.053 M3