

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: FF (代表樓層:FF->FF)

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS5, 位置序號: 19 [X2:-212,Y24:-122];尺寸(樑口□):455.00 * 441.22 cm ;[擴充半樑]:520.00 * 525.61 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$((\text{長邊(樑心)})525.61 + [\text{延伸-搭接}]78 * 1) * (\text{Round } (441.22/15) + 1) / 100$	181.08
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	$((\text{短邊(樑心)})520.00 + [\text{延伸+彎鉤}]78 + 78) * (\text{Round } (455/15) + 1) / 100$	209.56
#5		雙層簡易式長向下層	$((\text{長邊(樑心)})525.61 + [\text{延伸-搭接}]60 * 1) * (\text{Round } (441.22/15) + 1) / 100$	175.68
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	$((\text{短邊(樑心)})520.00 + [\text{延伸+彎鉤}]60 + 60) * (\text{Round } (455/15) + 1) / 100$	198.40

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10 * 2 + (50 - 6) * 2 + 15 = 123.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(455/100) = 4 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(441.22/100) = 4 \text{ 列}$

工作筋總長: $123.00 * 4 * 4 / 100 = 19.68 \text{ M}$

#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: $525.61 * (\text{ceiling}(455.00/200) + 1) = 2102.44 \text{ cm}$

短向總長: $520.00 * (\text{ceiling}(441.22/200) + 1) = 2080.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2102.44 + 2080.00) / 100 = 41.82 \text{ M}$

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$5.20 * 5.26 [\text{m}^2] * 50 [\text{cm}] / 100 = 13.666 \text{ M3}$

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: $2 = 520.00 * [\text{FG}2]80 / 2 * 50 / 1000000 = 1.040$

以上小計= 1.040 M3

RC小計: $13.666 + [\text{大底邊版補半樑RC}]1.040 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 14.706 \text{ M3}$

-----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)

#5= $764.73 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 764.73 \text{ M}$ ($764.73 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 1.1930 \text{ T}$)

#6= $61.50 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 61.50 \text{ M}$ ($61.50 \text{ M} * 2.250 / 1000 = 0.1384 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 1.331 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 14.706 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS2, 位置序號: 20 [X2:-232,Y25:-169];尺寸(樑口□):375.78 * 375.78 cm ;[擴充半樑]:450.25 * 450.25 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$((\text{長邊(樑心)})450.25 + [\text{延伸-搭接}]78 * 1) * (\text{Round } (375.78/15) + 1) / 100$	137.35
#5		雙層簡易式短向上層	$((\text{短邊(樑心)})450.25 + [\text{延伸-搭接}]78 * 1) * (\text{Round } (375.78/15) + 1) / 100$	137.35
#5		雙層簡易式長向下層	$((\text{長邊(樑心)})450.25 + [\text{延伸-搭接}]60 * 1) * (\text{Round } (375.78/15) + 1) / 100$	132.67
#5		雙層簡易式短向下層	$((\text{短邊(樑心)})450.25 + [\text{延伸-搭接}]60 * 1) * (\text{Round } (375.78/15) + 1) / 100$	132.67

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(375.78/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(375.78/100)=3$ 列

工作筋總長: $123.00*3*3/100=11.07$ 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: $450.25*(\text{ceiling}(375.78/200)+1)=1350.75$ cm

短向總長: $450.25*(\text{ceiling}(375.78/200)+1)=1350.75$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1350.75+1350.75)/100=27.02$ 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口] $20.27 \text{ [m]}^2*50 \text{ [cm]}/100=10.136$ 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: $10.136-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=10.136$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5= $540.02 \text{ M}*(1-0.0000)=540.02 \text{ M}$ ($540.02 \text{ M}*1.560/1000=0.8424 \text{ T}$)

#6= $38.09 \text{ M}*(1-0.0000)=38.09 \text{ M}$ ($38.09 \text{ M}*2.250/1000=0.0857 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.928 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 10.136 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS2, 位置序號: 21 [X3:+237,Y25:+174];尺寸(樑口□):398.69 * 398.69 cm ;[擴充半樑]:474.72 * 474.72 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$([\text{長邊(樑心)}]474.72+[\text{延伸-搭接}]78*1)*(\text{Round}(398.69/15)+1)/100$	154.76
#5		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}]474.72+[\text{延伸-搭接}]78*1)*(\text{Round}(398.69/15)+1)/100$	154.76
#5		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}]474.72+[\text{延伸-搭接}]60*1)*(\text{Round}(398.69/15)+1)/100$	149.72
#5		雙層簡易式短向下層	$([\text{短邊(樑心)}]474.72+[\text{延伸-搭接}]60*1)*(\text{Round}(398.69/15)+1)/100$	149.72

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(398.69/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(398.69/100)=3$ 列

工作筋總長: $123.00*3*3/100=11.07$ 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: $474.72*(\text{ceiling}(398.69/200)+1)=1424.16$ cm

短向總長: $474.72*(\text{ceiling}(398.69/200)+1)=1424.16$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1424.16+1424.16)/100=28.48$ 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口] $22.54 \text{ [m]}^2*50 \text{ [cm]}/100=11.268$ 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: $11.268-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=11.268$ 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= $608.97 \text{ M}*(1-0.0000)=608.97 \text{ M}$ ($608.97 \text{ M}*1.560/1000=0.9500 \text{ T}$)

#6= $39.55 \text{ M}*(1-0.0000)=39.55 \text{ M}$ ($39.55 \text{ M}*2.250/1000=0.0890 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 1.039 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 11.268 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS2, 位置序號: 23 [X3:+74,Y27:-59];尺寸(樑口□):402.50 * 430.00 cm ;[擴充半樑]:467.50 * 520.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]520.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round(402.5/15)+1)/100$	167.44
#5		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]467.50+[延伸-搭接]78*1)*(Round(430/15)+1)/100$	163.65
#5		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]520.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(402.5/15)+1)/100$	162.40
#5		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]467.50+[延伸-搭接]60*1)*(Round(430/15)+1)/100$	158.25

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $Int(402.5/100)=4$ 行

水平向排數: $Int(430/100)=4$ 列

工作筋總長: $123.00*4*4/100=19.68$ 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: $520.00*(ceiling(402.50/200)+1)=2080.00$ cm

短向總長: $467.50*(ceiling(430.00/200)+1)=1870.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2080.00+1870.00)/100=39.50$ 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:

$4.68*5.20[m^2]*50[cm]/100=12.155$ 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: $12.155-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=12.155$ 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= $651.74 M*(1-0.0000)=651.74$ M ($651.74 M*1.560/1000=1.0167$ T)

#6= $59.18 M*(1-0.0000)=59.18$ M ($59.18 M*2.250/1000=0.1332$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.150 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 12.155 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS2, 位置序號: 24 [X3:+74,Y28:-109];尺寸(樑口□):397.50 * 430.00 cm ;[擴充半樑]:462.50 * 520.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]520.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round(397.5/15)+1)/100$	161.46
#5		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]462.50+[延伸-搭接]78*1)*(Round(430/15)+1)/100$	162.15
#5		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]520.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(397.5/15)+1)/100$	156.60
#5		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]462.50+[延伸-搭接]60*1)*(Round(430/15)+1)/100$	156.75

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $Int(397.5/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(430/100)=4$ 列

工作筋總長: $123.00*3*4/100=14.76$ 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: $520.00 * (\text{ceiling}(397.50/200) + 1) = 1560.00 \text{ cm}$

短向總長: $462.50 * (\text{ceiling}(430.00/200) + 1) = 1850.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1560.00 + 1850.00)/100 = 34.10 \text{ M}$

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$4.63 * 5.20 [\text{m}^2] * 50 [\text{cm}] / 100 = 12.025 \text{ M3}$

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: $12.025 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 12.025 \text{ M3}$

-----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)

#5= $636.96 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 636.96 \text{ M}$ ($636.96 \text{ M} * 1.560/1000 = 0.9937 \text{ T}$)

#6= $48.86 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 48.86 \text{ M}$ ($48.86 \text{ M} * 2.250/1000 = 0.1099 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 1.104 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 12.025 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS2, 位置序號: 25 [X3:+74,Y29:-155]; 尺寸(樑口□): 350.00 * 430.00 cm ; [擴充半樑]: 415.00 * 520.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$([\text{長邊(樑心)}]520.00 + [\text{延伸-搭接}]78 * 1) * (\text{Round}(350/15) + 1) / 100$	143.52
#5		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}]415.00 + [\text{延伸-搭接}]78 * 1) * (\text{Round}(430/15) + 1) / 100$	147.90
#5		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}]520.00 + [\text{延伸-搭接}]60 * 1) * (\text{Round}(350/15) + 1) / 100$	139.20
#5		雙層簡易式短向下層	$([\text{短邊(樑心)}]415.00 + [\text{延伸-搭接}]60 * 1) * (\text{Round}(430/15) + 1) / 100$	142.50

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10 * 2 + (50 - 6) * 2 + 15 = 123.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(350/100) = 3 \text{ 行}$

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

工作筋總長: $123.00 * 3 * 4 / 100 = 14.76 \text{ M}$

#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: $520.00 * (\text{ceiling}(350.00/200) + 1) = 1560.00 \text{ cm}$

短向總長: $415.00 * (\text{ceiling}(430.00/200) + 1) = 1660.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1560.00 + 1660.00)/100 = 32.20 \text{ M}$

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$4.15 * 5.20 [\text{m}^2] * 50 [\text{cm}] / 100 = 10.790 \text{ M3}$

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: $10.790 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 10.790 \text{ M3}$

-----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)

#5= $573.12 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 573.12 \text{ M}$ ($573.12 \text{ M} * 1.560/1000 = 0.8941 \text{ T}$)

#6= $46.96 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 46.96 \text{ M}$ ($46.96 \text{ M} * 2.250/1000 = 0.1057 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 1.000 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 10.790 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS2, 位置序號: 26 [X3:+74,Y29:+245];尺寸(樑口□):350.00 * 430.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 520.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))520.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (350/15)+1)/100	143.52
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))415.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (430/15)+1)/100	147.90
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))520.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (350/15)+1)/100	139.20
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))415.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (430/15)+1)/100	142.50

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(350/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(430/100)=4$ 列

工作筋總長: $123.00*3*4/100=14.76$ 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: $520.00*(\text{ceiling}(350.00/200)+1)=1560.00$ cm

短向總長: $415.00*(\text{ceiling}(430.00/200)+1)=1660.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1560.00+1660.00)/100=32.20$ 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:

$4.15*5.20$ [m2]*50 [cm]/100= 10.790 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: $10.790-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=10.790$ 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= 573.12 M*(1-0.0000)=573.12 M (573.12 M*1.560/1000= 0.8941 T)

#6= 46.96 M*(1-0.0000)=46.96 M (46.96 M*2.250/1000= 0.1057 T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.000 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 10.790 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS2, 位置序號: 27 [X3:+74,Y30:+175];尺寸(樑口□):350.00 * 430.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 520.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))520.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (350/15)+1)/100	143.52
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))415.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (430/15)+1)/100	147.90
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))520.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (350/15)+1)/100	139.20
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))415.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (430/15)+1)/100	142.50

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(350/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(430/100)=4$ 列

工作筋總長: $123.00*3*4/100=14.76$ 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: $520.00*(\text{ceiling}(350.00/200)+1)=1560.00$ cm

短向總長: $415.00*(\text{ceiling}(430.00/200)+1)=1660.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1560.00+1660.00)/100=32.20$ 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:

$4.15 \times 5.20 [m^2] \times 50 [cm] / 100 = 10.790 M3$

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: $10.790 - [版開口RC]0.000 - [中空扣除]0.000 = 10.790 M3$

-----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=573.12 M*(1-0.0000)=573.12 M ($573.12 M \times 1.560 / 1000 = 0.8941 T$)

#6=46.96 M*(1-0.0000)=46.96 M ($46.96 M \times 2.250 / 1000 = 0.1057 T$)

鋼筋小計(主要筋) = 1.000 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 10.790 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS2, 位置序號: 28 [X3:+74,Y31:+75]; 尺寸(樑口□): 350.00 * 430.00 cm ; [擴充半樑]: 400.00 * 520.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]520.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (350/15)+1)/100	143.52
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]400.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (430/15)+1)/100	143.40
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]520.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (350/15)+1)/100	139.20
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]400.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (430/15)+1)/100	138.00

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10 \times 2 + (50-6) \times 2 + 15 = 123.00 cm$

垂直向排數: $Int(350/100) = 3$ 行

水平向排數: $Int(430/100) = 4$ 列

工作筋總長: $123.00 \times 3 \times 4 / 100 = 14.76 M$

#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: $520.00 \times (ceiling(350.00/200) + 1) = 1560.00 cm$

短向總長: $400.00 \times (ceiling(430.00/200) + 1) = 1600.00 cm$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1560.00 + 1600.00) / 100 = 31.60 M$

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:

$4.00 \times 5.20 [m^2] \times 50 [cm] / 100 = 10.400 M3$

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: $10.400 - [版開口RC]0.000 - [中空扣除]0.000 = 10.400 M3$

-----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=564.12 M*(1-0.0000)=564.12 M ($564.12 M \times 1.560 / 1000 = 0.8800 T$)

#6=46.36 M*(1-0.0000)=46.36 M ($46.36 M \times 2.250 / 1000 = 0.1043 T$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.984 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 10.400 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS2, 位置序號: 36 [X4:+211,Y34:+25]; 尺寸(樑口□): 230.00 * 195.00 cm ; [擴充半樑]: 255.00 * 220.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]255.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round(195/15)+1)/100$	46.62
#5		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]220.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round(230/15)+1)/100$	47.68
#5		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]255.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(195/15)+1)/100$	44.10
#5		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]220.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(230/15)+1)/100$	44.80

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $Int(230/100)=2$ 行

水平向排數: $Int(195/100)=1$ 列

工作筋總長: $123.00*2*1/100=2.46$ 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: $220.00*(ceiling(230.00/200)+1)=660.00$ cm

短向總長: $255.00*(ceiling(195.00/200)+1)=510.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(660.00+510.00)/100=11.70$ 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1邊: $195.00*50$ +第2邊: $230.00*50$)/10000=2.13 M²

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=2.13 M²

RC計算:

$2.55*2.20$ [m²]*50 [cm]/100= 2.805 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: $3=220.00*[FG36]50/2*50/1000000=0.275$

邊: $4=255.00*[FB28a]50/2*50/1000000=0.319$

以上小計= 0.594 M³

RC小計: $2.805+[大底邊版補半樑RC]0.594-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.399$ 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= 183.20 M*(1-0.0000)=183.20 M (183.20 M*1.560/1000= 0.2858 T)

#6= 14.16 M*(1-0.0000)=14.16 M (14.16 M*2.250/1000= 0.0319 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.318 T

模版小計(清) = 0.00 M²

側模小計(普通模) = 2.13 M² (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 3.399 M³

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS2, 位置序號: 35 [X4:+211,Y34:-100]; 尺寸(樑口□): 367.62 * 367.62 cm ;[擴充半樑]: 428.60 * 428.60 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]428.60+[延伸-搭接]78*1)*(Round(367.62/15)+1)/100$	131.72
#5		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]428.60+[延伸-搭接]78*1)*(Round(367.62/15)+1)/100$	131.72
#5		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]428.60+[延伸-搭接]60*1)*(Round(367.62/15)+1)/100$	127.04
#5		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]428.60+[延伸-搭接]60*1)*(Round(367.62/15)+1)/100$	127.04

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $Int(367.62/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(367.62/100)=3$ 列

工作筋總長: $123.00*3*3/100=11.07$ 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: $428.60*(ceiling(367.62/200)+1)=1285.80$ cm

短向總長: $428.60 * (\text{ceiling}(367.62/200) + 1) = 1285.80 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1285.80 + 1285.80) / 100 = 25.72 \text{ M}$

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: $0.00 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 0.00 \text{ M2}$
 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] $18.37 \text{ [m}^2\text{]} * 50 \text{ [cm]} / 100 = 9.185 \text{ M3}$
 註: 為 $\square\square\square\square\square\square\square\square$, 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: $9.185 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 9.185 \text{ M3}$

-----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)

#5 = $517.50 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 517.50 \text{ M}$ ($517.50 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.8073 \text{ T}$)
 #6 = $36.79 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 36.79 \text{ M}$ ($36.79 \text{ M} * 2.250 / 1000 = 0.0828 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.890 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 9.185 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS1, 位置序號: 1 [X1:-136,Y21:+200]; 尺寸(樑口 $\square$): 350.00 * 530.00 cm ; [擴充半樑]: 415.00 * 620.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$([\text{長邊(樑心)}] 620.00 + [\text{延伸-搭接}] 78 * 1) * (\text{Round}(350/20) + 1) / 100$	132.62
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$([\text{短邊(樑心)}] 415.00 + [\text{延伸+彎鉤}] 78 + 78) * (\text{Round}(530/15) + 1) / 100$	205.56
#5		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}] 620.00 + [\text{延伸-搭接}] 60 * 1) * (\text{Round}(350/20) + 1) / 100$	129.20
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$([\text{短邊(樑心)}] 415.00 + [\text{延伸+彎鉤}] 60 + 60) * (\text{Round}(530/15) + 1) / 100$	192.60

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10 * 2 + (50 - 6) * 2 + 15 = 123.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(350/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(530/100) = 5 \text{ 列}$

工作筋總長: $123.00 * 3 * 5 / 100 = 18.45 \text{ M}$

#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: $620.00 * (\text{ceiling}(350.00/200) + 1) = 1860.00 \text{ cm}$

短向總長: $415.00 * (\text{ceiling}(530.00/200) + 1) = 1660.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1860.00 + 1660.00) / 100 = 35.20 \text{ M}$

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: $0.00 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 0.00 \text{ M2}$
 註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$4.15 * 6.20 \text{ [m}^2\text{]} * 50 \text{ [cm]} / 100 = 12.865 \text{ M3}$
 註: 為 $\square\square\square\square\square\square\square\square$, 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
 邊: $1 = 620.00 * [\text{FB}2] 80 / 2 * 50 / 1000000 = 1.240$
 邊: $4 = 415.00 * [\text{FG}1] 80 / 2 * 50 / 1000000 = 0.830$
 以上小計 = 2.070 M3
 RC小計: $12.865 + [\text{大底邊版補半樑RC}] 2.070 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 14.935 \text{ M3}$

-----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)

#5 = $659.98 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 659.98 \text{ M}$ ($659.98 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 1.0296 \text{ T}$)

#6 = $53.65 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 53.65 \text{ M}$ ($53.65 \text{ M} * 2.250 / 1000 = 0.1207 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 1.150 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 14.935 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS1, 位置序號: 2 [X1:-136,Y22:+100];尺寸(樑口□):350.00 * 530.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 620.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))620.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (350/20)+1)/100	132.62
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))415.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (530/15)+1)/100	205.56
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))620.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (350/20)+1)/100	129.20
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))415.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (530/15)+1)/100	192.60

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(350/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(530/100)=5$ 列

工作筋總長: $123.00*3*5/100=18.45$ 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: $620.00*(\text{ceiling}(350.00/200)+1)=1860.00$ cm

短向總長: $415.00*(\text{ceiling}(530.00/200)+1)=1660.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1860.00+1660.00)/100=35.20$ 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:

$4.15*6.20$ [m2]*50 [cm]/100= 12.865 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: $4=415.00*[\text{FG1}]80/2*50/1000000=0.830$

以上小計= 0.830 M3

RC小計: $12.865+[\text{大底邊版補半樑RC}]0.830-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=13.695$ 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=659.98 M*(1-0.0000)=659.98 M (659.98 M*1.560/1000= 1.0296 T)

#6=53.65 M*(1-0.0000)=53.65 M (53.65 M*2.250/1000= 0.1207 T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.150 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 13.695 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS0, 位置序號: 3 [X1:-136,Y23:-22];尺寸(樑口□):245.00 * 530.00 cm ;[擴充半樑]:310.00 * 620.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))620.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (245/15)+1)/100	118.66
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))310.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (530/15)+1)/100	167.76
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))620.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (245/15)+1)/100	115.60
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))310.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (530/15)+1)/100	154.80

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(245/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(530/100)=5$ 列

工作筋總長: $123.00*2*5/100=12.30$ 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: $620.00*(\text{ceiling}(245.00/200)+1)=1860.00$ cm

短向總長: $310.00*(\text{ceiling}(530.00/200)+1)=1240.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (1860.00+1240.00)/100= 31.00 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:

3.10*6.20 [m2]*50 [cm]/100= 9.610 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: 4=310.00*[FG2]80/2*50/1000000=0.620

以上小計= 0.620 M3

RC小計: 9.610+[大底邊版補半樑RC]0.620-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=10.230 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=556.82 M*(1-0.0000)=556.82 M (556.82 M*1.560/1000= 0.8686 T)

#6=43.30 M*(1-0.0000)=43.30 M (43.30 M*2.250/1000= 0.0974 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.966 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 10.230 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS2, 位置序號: 29 [X3:+74,Y32:-10]; 尺寸(樑口□): 380.00 * 430.00 cm ;[擴充半樑]: 430.00 * 520.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]520.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (380/15)+1)/100	155.48
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]430.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (430/15)+1)/100	152.40
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]520.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (380/15)+1)/100	150.80
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]430.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (430/15)+1)/100	147.00

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): 10*2+(50-6)*2+15 =123.00 cm

垂直向排數: Int(380/100)= 3 行

水平向排數: Int(430/100)= 4 列

工作筋總長: 123.00*3*4/100= 14.76 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: 520.00*(ceiling(380.00/200)+1)= 1560.00 cm

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

版長短向施工支撐工作筋總長: (1560.00+1720.00)/100= 32.80 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:

4.30*5.20 [m2]*50 [cm]/100= 11.180 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: 11.180-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=11.180 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=605.68 M*(1-0.0000)=605.68 M (605.68 M*1.560/1000= 0.9449 T)

#6=47.56 M*(1-0.0000)=47.56 M (47.56 M*2.250/1000= 0.1070 T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.052 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 11.180 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS2, 位置序號: 30 [X3:+74,Y33:-95]; 尺寸(樑口□): 350.00 * 430.00 cm ;[擴充半樑]: 415.00 * 520.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]520.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round(350/15)+1)/100$	143.52
#5		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]415.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round(430/15)+1)/100$	147.90
#5		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]520.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(350/15)+1)/100$	139.20
#5		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]415.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(430/15)+1)/100$	142.50

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $Int(350/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(430/100)=4$ 列

工作筋總長: $123.00*3*4/100=14.76$ 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: $520.00*(ceiling(350.00/200)+1)=1560.00$ cm

短向總長: $415.00*(ceiling(430.00/200)+1)=1660.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1560.00+1660.00)/100=32.20$ 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:

$4.15*5.20[m2]*50[cm]/100=10.790$ 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: $10.790-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=10.790$ 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= 573.12 M*(1-0.0000)= 573.12 M (573.12 M* $1.560/1000=0.8941$ T)

#6= 46.96 M*(1-0.0000)= 46.96 M (46.96 M* $2.250/1000=0.1057$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.000 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 10.790 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS2, 位置序號: 31 [X3:+74,Y34:-233];尺寸(樑口□): $215.00 * 430.00$ cm ;[擴充半樑]: $280.00 * 490.00$ cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]490.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round(215/15)+1)/100$	85.20
#5		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]280.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round(430/15)+1)/100$	107.40
#5		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]490.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(215/15)+1)/100$	82.50
#5		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]280.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(430/15)+1)/100$	102.00

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $Int(215/100)=2$ 行

水平向排數: $Int(430/100)=4$ 列

工作筋總長: $123.00*2*4/100=9.84$ 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: $490.00*(ceiling(215.00/200)+1)=1470.00$ cm

短向總長: $280.00*(ceiling(430.00/200)+1)=1120.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1470.00+1120.00)/100=25.90$ 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:

$2.80 \times 4.90 [m^2] \times 50 [cm] / 100 = 6.860 M3$

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: $4 = 280.00 \times [FG40]80 / 2 \times 50 / 1000000 = 0.560$

以上小計= 0.560 M3

RC小計: $6.860 + [大底邊版補半樑RC]0.560 - [版開口RC]0.000 - [中空扣除]0.000 = 7.420 M3$

-----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= $377.10 M \times (1 - 0.0000) = 377.10 M$ ($377.10 M \times 1.560 / 1000 = 0.5883 T$)

#6= $35.74 M \times (1 - 0.0000) = 35.74 M$ ($35.74 M \times 2.250 / 1000 = 0.0804 T$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.669 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 7.420 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS6, 位置序號: 33 [X4:+248,Y25:-59];尺寸(樑口□):605.00 * 350.03 cm ;[擴充半樑]:696.25 * 415.06 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))696.25+[延伸+彎鉤]78*78)*(Round (350.03/20)+1)/100	161.93
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))415.06+[延伸+搭接]78*1)*(Round (605/15)+1)/100	202.15
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))696.25+[延伸+彎鉤]60*60)*(Round (350.03/20)+1)/100	155.09
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))415.06+[延伸+搭接]60*1)*(Round (605/15)+1)/100	194.77

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10 \times 2 + (50 - 6) \times 2 + 15 = 123.00 cm$

垂直向排數: $Int(605/100) = 6$ 行

水平向排數: $Int(350.03/100) = 3$ 列

工作筋總長: $123.00 \times 6 \times 3 / 100 = 22.14 M$

#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: $415.06 \times (ceiling(605.00/200) + 1) = 2075.30 cm$

短向總長: $696.25 \times (ceiling(350.03/200) + 1) = 2088.75 cm$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2075.30 + 2088.75) / 100 = 41.64 M$

模版計算:

模版面積: (筏基底版不計底模) = 0 M2

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$6.96 \times 4.15 [m^2] \times 50 [cm] / 100 = 14.440 M3$

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: $1 = 415.06 \times [FG13]80 / 2 \times 50 / 1000000 = 0.830$

以上小計= 0.830 M3

RC小計: $14.440 + [大底邊版補半樑RC]0.830 - [版開口RC]0.000 - [中空扣除]0.000 = 15.270 M3$

-----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= $713.94 M \times (1 - 0.0000) = 713.94 M$ ($713.94 M \times 1.560 / 1000 = 1.1138 T$)

#6= $63.78 M \times (1 - 0.0000) = 63.78 M$ ($63.78 M \times 2.250 / 1000 = 0.1435 T$)

鋼筋小計(主要筋) = 1.257 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 15.270 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS7, 位置序號: 34 [X4:+150,Y26:-6];尺寸(樑口□):343.61 * 343.61 cm ;[擴充半樑]:418.29 * 418.29 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	$([長邊(樑心)]418.29+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round(343.61/20)+1)/100$	103.37
#5		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]418.29+[延伸+搭接]78*1)*(Round(343.61/15)+1)/100$	119.11
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$([長邊(樑心)]418.29+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round(343.61/20)+1)/100$	96.89
#5		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]418.29+[延伸+搭接]60*1)*(Round(343.61/15)+1)/100$	114.79

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $Int(343.61/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(343.61/100)=3$ 列

工作筋總長: $123.00*3*3/100=11.07$ 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: $418.29*(ceiling(343.61/200)+1)=1254.87$ cm

短向總長: $418.29*(ceiling(343.61/200)+1)=1254.87$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1254.87+1254.87)/100=25.10$ 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口] $17.50 [m^2]*50 [cm]/100=8.748$ 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: $8.748-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=8.748$ 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= $434.16 M*(1-0.0000)=434.16 M$ ($434.16 M*1.560/1000=0.6773$ T)

#6= $36.17 M*(1-0.0000)=36.17 M$ ($36.17 M*2.250/1000=0.0814$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.759 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 8.748 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS3, 位置序號: 37 [X4:+49,Y27:-59];尺寸(樑口□):403.53 * 440.00 cm ;[擴充半樑]:468.62 * 525.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	$([長邊(樑心)]525.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round(403.53/20)+1)/100$	143.01
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$([短邊(樑心)]468.62+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round(440/15)+1)/100$	187.39
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$([長邊(樑心)]525.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round(403.53/20)+1)/100$	135.45
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$([短邊(樑心)]468.62+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round(440/15)+1)/100$	176.59

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $Int(403.53/100)=4$ 行

水平向排數: $Int(440/100)=4$ 列

工作筋總長: $123.00*4*4/100=19.68$ 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: $525.00*(ceiling(403.53/200)+1)=2100.00$ cm

短向總長: $468.62*(ceiling(440.00/200)+1)=1874.48$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2100.00+1874.48)/100=39.74$ 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:

$4.69 \times 5.25 [m^2] \times 50 [cm] / 100 = 12.285 M3$

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: $2 = 468.62 \times [FG43]80 / 2 \times 50 / 1000000 = 0.937$

以上小計= 0.937 M3

RC小計:12.285+[大底邊版補半樑RC]0.937-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=13.223 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=642.43 M*(1-0.0000)=642.43 M (642.43 M*1.560/1000= 1.0022 T)

#6=59.42 M*(1-0.0000)=59.42 M (59.42 M*2.250/1000= 0.1337 T)

鋼筋小計(主要筋)= 1.136 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 13.223 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS3, 位置序號: 38 [X4:+49,Y28:-109];尺寸(樑口□):397.50 * 440.00 cm ;[擴充半樑]:462.50 * 525.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))525.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (397.5/20)+1)/100	126.63
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))462.50+[延伸+彎鉤]78*78)*(Round (440/15)+1)/100	185.55
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))525.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (397.5/20)+1)/100	122.85
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))462.50+[延伸+彎鉤]60*60)*(Round (440/15)+1)/100	174.75

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10 \times 2 + (50 - 6) \times 2 + 15 = 123.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(397.5/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(440/100) = 4 \text{ 列}$

工作筋總長: $123.00 \times 3 \times 4 / 100 = 14.76 \text{ M}$

#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: $525.00 \times (\text{ceiling}(397.50/200) + 1) = 1575.00 \text{ cm}$

短向總長: $462.50 \times (\text{ceiling}(440.00/200) + 1) = 1850.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1575.00 + 1850.00) / 100 = 34.25 \text{ M}$

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:

$4.62 \times 5.25 [m^2] \times 50 [cm] / 100 = 12.141 M3$

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: $2 = 462.50 \times [FG43]80 / 2 \times 50 / 1000000 = 0.925$

以上小計= 0.925 M3

RC小計:12.141+[大底邊版補半樑RC]0.925-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=13.066 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=609.78 M*(1-0.0000)=609.78 M (609.78 M*1.560/1000= 0.9513 T)

#6=49.01 M*(1-0.0000)=49.01 M (49.01 M*2.250/1000= 0.1103 T)

鋼筋小計(主要筋)= 1.062 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 13.066 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS3, 位置序號: 39 [X4:+49,Y29:-155];尺寸(樑口□):350.00 * 440.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 525.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]525.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (350/20)+1)/100	114.57
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	([短邊(樑心)]415.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (440/15)+1)/100	171.30
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]525.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (350/20)+1)/100	111.15
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	([短邊(樑心)]415.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (440/15)+1)/100	160.50

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(350/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(440/100)=4$ 列

工作筋總長: $123.00*3*4/100=14.76$ 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: $525.00*(\text{ceiling}(350.00/200)+1)=1575.00$ cm

短向總長: $415.00*(\text{ceiling}(440.00/200)+1)=1660.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1575.00+1660.00)/100=32.35$ 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:

$4.15*5.25$ [m2]*50 [cm]/100= 10.894 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: $2=415.00*[\text{FG}41]80/2*50/1000000=0.830$

以上小計= 0.830 M3

RC小計: $10.894+[\text{大底邊版補半樑RC}]0.830-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=11.724$ 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= 557.52 M*(1-0.0000)= 557.52 M (557.52 M*1.560/1000= 0.8697 T)

#6= 47.11 M*(1-0.0000)= 47.11 M (47.11 M*2.250/1000= 0.1060 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.976 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 11.724 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS3, 位置序號: 40 [X4:+49,Y29:+245];尺寸(樑口□):350.00 * 440.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 525.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]525.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (350/20)+1)/100	114.57
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	([短邊(樑心)]415.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (440/15)+1)/100	171.30
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]525.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (350/20)+1)/100	111.15
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	([短邊(樑心)]415.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (440/15)+1)/100	160.50

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(350/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(440/100)=4$ 列

工作筋總長: $123.00*3*4/100=14.76$ 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: $525.00*(\text{ceiling}(350.00/200)+1)=1575.00$ cm

短向總長: $415.00*(\text{ceiling}(440.00/200)+1)=1660.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1575.00+1660.00)/100=32.35$ 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:

$4.15 \times 5.25 [m^2] \times 50 [cm] / 100 = 10.894 M3$

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: $2 = 415.00 \times [FG41]80 / 2 \times 50 / 1000000 = 0.830$

以上小計 = 0.830 M3

RC小計: $10.894 + [大底邊版補半樑RC]0.830 - [版開口RC]0.000 - [中空扣除]0.000 = 11.724 M3$

-----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 = $557.52 M \times (1 - 0.0000) = 557.52 M$ ($557.52 M \times 1.560 / 1000 = 0.8697 T$)

#6 = $47.11 M \times (1 - 0.0000) = 47.11 M$ ($47.11 M \times 2.250 / 1000 = 0.1060 T$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.976 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 11.724 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS3, 位置序號: 41 [X4:+49,Y30:+175]; 尺寸(樑口□): 350.00 * 440.00 cm ; [擴充半樑]: 415.00 * 525.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]525.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (350/20)+1)/100	114.57
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]415.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (440/15)+1)/100	171.30
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]525.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (350/20)+1)/100	111.15
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]415.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (440/15)+1)/100	160.50

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10 \times 2 + (50 - 6) \times 2 + 15 = 123.00 cm$

垂直向排數: $Int(350/100) = 3$ 行

水平向排數: $Int(440/100) = 4$ 列

工作筋總長: $123.00 \times 3 \times 4 / 100 = 14.76 M$

#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: $525.00 \times (ceiling(350.00/200) + 1) = 1575.00 cm$

短向總長: $415.00 \times (ceiling(440.00/200) + 1) = 1660.00 cm$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1575.00 + 1660.00) / 100 = 32.35 M$

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:

$4.15 \times 5.25 [m^2] \times 50 [cm] / 100 = 10.894 M3$

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: $2 = 415.00 \times [FG42]80 / 2 \times 50 / 1000000 = 0.830$

以上小計 = 0.830 M3

RC小計: $10.894 + [大底邊版補半樑RC]0.830 - [版開口RC]0.000 - [中空扣除]0.000 = 11.724 M3$

-----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 = $557.52 M \times (1 - 0.0000) = 557.52 M$ ($557.52 M \times 1.560 / 1000 = 0.8697 T$)

#6 = $47.11 M \times (1 - 0.0000) = 47.11 M$ ($47.11 M \times 2.250 / 1000 = 0.1060 T$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.976 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 11.724 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS3, 位置序號: 42 [X4:+49,Y31:+75]; 尺寸(樑口□): 350.00 * 440.00 cm ; [擴充半樑]: 400.00 * 525.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]525.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round(350/20)+1)/100$	114.57
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	$([短邊(樑心)]400.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round(440/15)+1)/100$	166.80
#5		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]525.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(350/20)+1)/100$	111.15
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	$([短邊(樑心)]400.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round(440/15)+1)/100$	156.00

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $Int(350/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(440/100)=4$ 列

工作筋總長: $123.00*3*4/100=14.76$ 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: $525.00*(ceiling(350.00/200)+1)=1575.00$ cm

短向總長: $400.00*(ceiling(440.00/200)+1)=1600.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1575.00+1600.00)/100=31.75$ M

模板計算:

模板面積: (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

模板小計: $0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00$ 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:

$4.00*5.25[m2]*50[cm]/100=10.500$ 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: $2=400.00*[FG42]80/2*50/1000000=0.800$

以上小計= 0.800 M3

RC小計: $10.500+[大底邊版補半樑RC]0.800-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=11.300$ 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= $548.52 M*(1-0.0000)=548.52 M$ ($548.52 M*1.560/1000=0.8557 T$)

#6= $46.51 M*(1-0.0000)=46.51 M$ ($46.51 M*2.250/1000=0.1046 T$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.960 T

模板小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 11.300 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS3, 位置序號: 43 [X4:+49,Y32:-10];尺寸(樑口□):380.00 * 440.00 cm ;[擴充半樑]:430.00 * 525.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]525.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round(380/20)+1)/100$	120.60
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	$([短邊(樑心)]430.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round(440/15)+1)/100$	175.80
#5		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]525.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(380/20)+1)/100$	117.00
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	$([短邊(樑心)]430.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round(440/15)+1)/100$	165.00

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $Int(380/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(440/100)=4$ 列

工作筋總長: $123.00*3*4/100=14.76$ 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: $525.00*(ceiling(380.00/200)+1)=1575.00$ cm

短向總長: $430.00*(ceiling(440.00/200)+1)=1720.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1575.00+1720.00)/100=32.95$ M

模板計算:

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:

$4.30 \times 5.25 [m^2] \times 50 [cm] / 100 = 11.288 M3$

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: $2 = 430.00 \times [FG43]80 / 2 \times 50 / 1000000 = 0.860$

以上小計 = 0.860 M3

RC小計: $11.288 + [大底邊版補半樑RC]0.860 - [版開口RC]0.000 - [中空扣除]0.000 = 12.148 M3$

-----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 = $578.40 M \times (1 - 0.0000) = 578.40 M$ ($578.40 M \times 1.560 / 1000 = 0.9023 T$)

#6 = $47.71 M \times (1 - 0.0000) = 47.71 M$ ($47.71 M \times 2.250 / 1000 = 0.1073 T$)

鋼筋小計(主要筋) = 1.010 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 12.148 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS3, 位置序號: 44 [X4:+49,Y33:-95]; 尺寸(樑口□): 350.00 * 440.00 cm ; [擴充半樑]: 415.00 * 525.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]525.00+[延伸+搭接]78*1)*(Round (350/20)+1)/100	114.57
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	([短邊(樑心)]415.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (440/15)+1)/100	171.30
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]525.00+[延伸+搭接]60*1)*(Round (350/20)+1)/100	111.15
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	([短邊(樑心)]415.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (440/15)+1)/100	160.50

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10 \times 2 + (50 - 6) \times 2 + 15 = 123.00 cm$

垂直向排數: $Int(350/100) = 3$ 行

水平向排數: $Int(440/100) = 4$ 列

工作筋總長: $123.00 \times 3 \times 4 / 100 = 14.76 M$

#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: $525.00 \times (ceiling(350.00/200) + 1) = 1575.00 cm$

短向總長: $415.00 \times (ceiling(440.00/200) + 1) = 1660.00 cm$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1575.00 + 1660.00) / 100 = 32.35 M$

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:

$4.15 \times 5.25 [m^2] \times 50 [cm] / 100 = 10.894 M3$

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: $2 = 415.00 \times [FG43]80 / 2 \times 50 / 1000000 = 0.830$

以上小計 = 0.830 M3

RC小計: $10.894 + [大底邊版補半樑RC]0.830 - [版開口RC]0.000 - [中空扣除]0.000 = 11.724 M3$

-----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 = $557.52 M \times (1 - 0.0000) = 557.52 M$ ($557.52 M \times 1.560 / 1000 = 0.8697 T$)

#6 = $47.11 M \times (1 - 0.0000) = 47.11 M$ ($47.11 M \times 2.250 / 1000 = 0.1060 T$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.976 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 11.724 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS6, 位置序號: 46 [X4:-146,Y25:-129]; 尺寸(樑口□): 605.00 * 350.00 cm ; [擴充半樑]: 696.25 * 415.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)])696.25+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (350/20)+1)/100	161.93
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)])415.00+[延伸+搭接]78*1)*(Round (605/15)+1)/100	202.13
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)])696.25+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (350/20)+1)/100	155.09
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)])415.00+[延伸+搭接]60*1)*(Round (605/15)+1)/100	194.75

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(605/100)=6$ 行

水平向排數: $\text{Int}(350/100)=3$ 列

工作筋總長: $123.00*6*3/100=22.14$ 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: $415.00*(\text{ceiling}(605.00/200)+1)=2075.00$ cm

短向總長: $696.25*(\text{ceiling}(350.00/200)+1)=2088.75$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2075.00+2088.75)/100=41.64$ 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:

$6.96*4.15$ [m2]*50 [cm]/100= 14.447 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: $1=415.00*[\text{FG13}]80/2*50/1000000=0.830$

以上小計= 0.830 M3

RC小計: $14.447+[\text{大底邊版補半樑RC}]0.830-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=15.277$ 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=713.90 M*(1-0.0000)=713.90 M (713.90 M*1.560/1000= 1.1137 T)

#6=63.78 M*(1-0.0000)=63.78 M (63.78 M*2.250/1000= 0.1435 T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.257 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 15.277 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS7, 位置序號: 47 [X4:-249,Y26:-45];尺寸(樑口□):372.25 * 372.25 cm ;[擴充半樑]:446.38 * 446.38 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)])446.38+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (372.25/20)+1)/100	120.48
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	([短邊(樑心)])446.38+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (372.25/15)+1)/100	156.62
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)])446.38+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (372.25/20)+1)/100	113.28
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	([短邊(樑心)])446.38+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (372.25/15)+1)/100	147.26

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(372.25/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(372.25/100)=3$ 列

工作筋總長: $123.00*3*3/100=11.07$ 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: $446.38*(\text{ceiling}(372.25/200)+1)=1339.14$ cm

短向總長: $446.38*(\text{ceiling}(372.25/200)+1)=1339.14$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1339.14+1339.14)/100=26.78$ 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口] $19.93 [m^2] * 50 [cm] / 100 = 9.963 M3$
 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: $3 = 266.12 * [FG20] 80 / 2 * 50 / 1000000 = 0.532$
 以上小計 = 0.532 M3
 RC小計: $9.963 + [大底邊版補半樑RC] 0.532 - [版開口RC] 0.000 - [中空扣除] 0.000 = 10.495 M3$
 -----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 = $537.63 M * (1 - 0.0000) = 537.63 M$ ($537.63 M * 1.560 / 1000 = 0.8387 T$)
 #6 = $37.85 M * (1 - 0.0000) = 37.85 M$ ($37.85 M * 2.250 / 1000 = 0.0852 T$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.924 T
 模版小計(清) = 0.00 M2
 混凝土小計 = 10.495 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS2, 位置序號: 48 [X5:+174,Y34:-120]; 尺寸(樑口□): 440.00 * 361.00 cm ; [擴充半樑]: 523.75 * 426.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)]523.75+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (361/15)+1)/100	169.94
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]426.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (440/15)+1)/100	151.20
#5		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]523.75+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (361/15)+1)/100	160.94
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]426.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (440/15)+1)/100	145.80

工作筋計算:
 #6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10 * 2 + (50 - 6) * 2 + 15 = 123.00 cm$
 垂直向排數: $Int(440 / 100) = 4$ 行
 水平向排數: $Int(361 / 100) = 3$ 列
 工作筋總長: $123.00 * 4 * 3 / 100 = 14.76 M$
 #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: $426.00 * (ceiling(440.00 / 200) + 1) = 1704.00 cm$
 短向總長: $523.75 * (ceiling(361.00 / 200) + 1) = 1571.25 cm$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1704.00 + 1571.25) / 100 = 32.75 M$

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:
 $5.24 * 4.26 [m^2] * 50 [cm] / 100 = 11.156 M3$
 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: $1 = 426.00 * [FG32] 80 / 2 * 50 / 1000000 = 0.852$
 以上小計 = 0.852 M3
 RC小計: $11.156 + [大底邊版補半樑RC] 0.852 - [版開口RC] 0.000 - [中空扣除] 0.000 = 12.008 M3$
 -----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 = $627.88 M * (1 - 0.0000) = 627.88 M$ ($627.88 M * 1.560 / 1000 = 0.9795 T$)
 #6 = $47.51 M * (1 - 0.0000) = 47.51 M$ ($47.51 M * 2.250 / 1000 = 0.1069 T$)
 鋼筋小計(主要筋) = 1.086 T
 模版小計(清) = 0.00 M2
 混凝土小計 = 12.008 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS1, 位置序號: 49 [X5:+174,Y35:-46]; 尺寸(樑口□): 532.50 * 361.00 cm ; [擴充半樑]: 620.00 * 426.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))]620.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (361/20)+1)/100	147.44
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))]426.00+[延伸+搭接]78*1)*(Round (532.5/15)+1)/100	186.48
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))]620.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (361/20)+1)/100	140.60
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))]426.00+[延伸+搭接]60*1)*(Round (532.5/15)+1)/100	179.82

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(532.5/100)=5$ 行

水平向排數: $\text{Int}(361/100)=3$ 列

工作筋總長: $123.00*5*3/100=18.45$ 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: $426.00*(\text{ceiling}(532.50/200)+1)=1704.00$ cm

短向總長: $620.00*(\text{ceiling}(361.00/200)+1)=1860.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1704.00+1860.00)/100=35.64$ 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:

$6.20*4.26$ [m2]*50 [cm]/100= 13.206 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: $3=426.00*[\text{FG38}]80/2*50/1000000=0.852$

以上小計= 0.852 M3

RC小計: $13.206+[\text{大底邊版補半樑RC}]0.852-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=14.058$ 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=654.34 M*(1-0.0000)=654.34 M (654.34 M*1.560/1000= 1.0208 T)

#6=54.09 M*(1-0.0000)=54.09 M (54.09 M*2.250/1000= 0.1217 T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.142 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 14.058 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS6, 位置序號: 50 [X5:-66,Y25:-223];尺寸(樑口□):645.02 * 350.00 cm ;[擴充半樑]:735.00 * 415.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))]735.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (350/20)+1)/100	169.29
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))]415.00+[延伸+搭接]78*1)*(Round (645.02/15)+1)/100	216.92
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))]735.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (350/20)+1)/100	162.45
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))]415.00+[延伸+搭接]60*1)*(Round (645.02/15)+1)/100	209.00

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(645.02/100)=6$ 行

水平向排數: $\text{Int}(350/100)=3$ 列

工作筋總長: $123.00*6*3/100=22.14$ 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: $415.00*(\text{ceiling}(645.02/200)+1)=2075.00$ cm

短向總長: $735.00*(\text{ceiling}(350.00/200)+1)=2205.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2075.00+2205.00)/100=42.80$ 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:

7.35*4.15 [m2]*50 [cm]/100= 15.251 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=415.00*[FG12]80/2*50/1000000=0.830
 以上小計= 0.830 M3
 RC小計:15.251+[大底邊版補半樑RC]0.830-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=16.081 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=757.66 M*(1-0.0000)=757.66 M (757.66 M*1.560/1000= 1.1819 T)
 #6=64.94 M*(1-0.0000)=64.94 M (64.94 M*2.250/1000= 0.1461 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 1.328 T
 模版小計(清)= 0.00 M2
 混凝土小計 = 16.081 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS7, 位置序號: 51 [X5:-171,Y26:-125];尺寸(樑口□):390.02 * 350.00 cm ;[擴充半樑]:480.00 * 415.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)]480.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (350/20)+1)/100	120.84
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]415.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (390.02/15)+1)/100	133.11
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)]480.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (350/20)+1)/100	114.00
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]415.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (390.02/15)+1)/100	128.25

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): 10*2+(50-6)*2+15 =123.00 cm
 垂直向排數: Int(390.02/100)= 3 行
 水平向排數: Int(350/100)= 3 列
 工作筋總長: 123.00*3*3/100= 11.07 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: 415.00*(ceiling(390.02/200)+1)= 1245.00 cm
 短向總長: 480.00*(ceiling(350.00/200)+1)= 1440.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (1245.00+1440.00)/100= 26.85 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:

4.80*4.15 [m2]*50 [cm]/100= 9.960 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: 3=415.00*[FG19]80/2*50/1000000=0.830
 以上小計= 0.830 M3
 RC小計:9.960+[大底邊版補半樑RC]0.830-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=10.790 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=496.20 M*(1-0.0000)=496.20 M (496.20 M*1.560/1000= 0.7741 T)
 #6=37.92 M*(1-0.0000)=37.92 M (37.92 M*2.250/1000= 0.0853 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.859 T
 模版小計(清)= 0.00 M2
 混凝土小計 = 10.790 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS2, 位置序號: 52 [X5:-226,Y34:-120];尺寸(樑口□):440.00 * 339.00 cm ;[擴充半樑]:523.75 * 404.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))523.75+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (339/15)+1)/100	163.14
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))404.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (440/15)+1)/100	144.60
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))523.75+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (339/15)+1)/100	154.50
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))404.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (440/15)+1)/100	139.20

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(440/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(339/100)=3$ 列

工作筋總長: $123.00*4*3/100=14.76$ 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: $404.00*(\text{ceiling}(440.00/200)+1)=1616.00$ cm

短向總長: $523.75*(\text{ceiling}(339.00/200)+1)=1571.25$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1616.00+1571.25)/100=31.87$ 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: $0.00-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=0.00$ 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:

$5.24*4.04$ [m2]*50 [cm]/100= 10.580 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: $1=404.00*[\text{FG}32]80/2*50/1000000=0.808$

以上小計= 0.808 M3

RC小計: $10.580+[\text{大底邊版補半樑RC}]0.808-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=11.388$ 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= 601.44 M*(1-0.0000)=601.44 M (601.44 M*1.560/1000= 0.9382 T)

#6= 46.63 M*(1-0.0000)=46.63 M (46.63 M*2.250/1000= 0.1049 T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.043 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 11.388 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS1, 位置序號: 53 [X5:-226,Y35:-46];尺寸(樑口□):532.50 * 339.00 cm ;[擴充半樑]:620.00 * 404.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))620.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (339/20)+1)/100	139.68
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))404.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (532.5/15)+1)/100	178.34
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))620.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (339/20)+1)/100	133.20
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))404.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (532.5/15)+1)/100	171.68

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(532.5/100)=5$ 行

水平向排數: $\text{Int}(339/100)=3$ 列

工作筋總長: $123.00*5*3/100=18.45$ 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: $404.00*(\text{ceiling}(532.50/200)+1)=1616.00$ cm

短向總長: $620.00*(\text{ceiling}(339.00/200)+1)=1860.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1616.00+1860.00)/100=34.76$ M

模版計算:

模版面積: (筏基底版不計底模) = 0 M2
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M2
 模版小計: 0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
 註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

6.20*4.04 [m2]*50 [cm]/100= 12.524 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: 3=404.00*[FG38]80/2*50/1000000=0.808
 以上小計= 0.808 M3
 RC小計: 12.524+[大底邊版補半樑RC]0.808-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=13.332 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=622.90 M*(1-0.0000)=622.90 M (622.90 M*1.560/1000= 0.9717 T)
 #6=53.21 M*(1-0.0000)=53.21 M (53.21 M*2.250/1000= 0.1197 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 1.091 T
 模版小計(清) = 0.00 M2
 混凝土小計 = 13.332 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS6, 位置序號: 54 [X6:+40,Y24:+207]; 尺寸(樑口□): 645.02 * 350.00 cm ; [擴充半樑]: 735.00 * 415.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)])735.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (350/20)+1)/100	169.29
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)])415.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (645.02/15)+1)/100	216.92
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)])735.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (350/20)+1)/100	162.45
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)])415.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (645.02/15)+1)/100	209.00

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): 10*2+(50-6)*2+15 = 123.00 cm
 垂直向排數: Int(645.02/100)= 6 行
 水平向排數: Int(350/100)= 3 列
 工作筋總長: 123.00*6*3/100= 22.14 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: 415.00*(ceiling(645.02/200)+1)= 2075.00 cm
 短向總長: 735.00*(ceiling(350.00/200)+1)= 2205.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (2075.00+2205.00)/100= 42.80 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:

7.35*4.15 [m2]*50 [cm]/100= 15.251 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=415.00*[FG12]80/2*50/1000000=0.830
 以上小計= 0.830 M3
 RC小計: 15.251+[大底邊版補半樑RC]0.830-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=16.081 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=757.66 M*(1-0.0000)=757.66 M (757.66 M*1.560/1000= 1.1819 T)
 #6=64.94 M*(1-0.0000)=64.94 M (64.94 M*2.250/1000= 0.1461 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 1.328 T
 模版小計(清) = 0.00 M2
 混凝土小計 = 16.081 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS7, 位置序號: 55 [X6:-65,Y26:-194]; 尺寸(樑口□): 390.02 * 350.00 cm ; [擴充半樑]: 480.00 * 415.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))480.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (350/20)+1)/100	120.84
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))415.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (390.02/15)+1)/100	133.11
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))480.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (350/20)+1)/100	114.00
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))415.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (390.02/15)+1)/100	128.25

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(390.02/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(350/100)=3$ 列

工作筋總長: $123.00*3*3/100=11.07$ 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: $415.00*(\text{ceiling}(390.02/200)+1)=1245.00$ cm

短向總長: $480.00*(\text{ceiling}(350.00/200)+1)=1440.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1245.00+1440.00)/100=26.85$ 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:

$4.80*4.15$ [m2]*50 [cm]/100= 9.960 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: $3=415.00*[\text{FG19}]80/2*50/1000000=0.830$

以上小計= 0.830 M3

RC小計: $9.960+[\text{大底邊版補半樑RC}]0.830-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=10.790$ 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= 496.20 M*(1-0.0000)= 496.20 M (496.20 M*1.560/1000= 0.7741 T)

#6= 37.92 M*(1-0.0000)= 37.92 M (37.92 M*2.250/1000= 0.0853 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.859 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 10.790 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS2, 位置序號: 56 [X6:-154,Y34:-120];尺寸(樑口□): $440.00 * 355.50$ cm ;[擴充半樑]: $525.00 * 420.50$ cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))525.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (355.5/15)+1)/100	170.25
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))420.50+[延伸-搭接]78*1)*(Round (440/15)+1)/100	149.55
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))525.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (355.5/15)+1)/100	161.25
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))420.50+[延伸-搭接]60*1)*(Round (440/15)+1)/100	144.15

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(440/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(355.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $123.00*4*3/100=14.76$ 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: $420.50*(\text{ceiling}(440.00/200)+1)=1682.00$ cm

短向總長: $525.00*(\text{ceiling}(355.50/200)+1)=1575.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1682.00+1575.00)/100=32.57$ 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:

5.25*4.21 [m2]*50 [cm]/100= 11.038 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=420.50*[FG31]80/2*50/1000000=0.841
 以上小計= 0.841 M3
 RC小計: 11.038+[大底邊版補半樑RC]0.841-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=11.879 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=625.20 M*(1-0.0000)=625.20 M (625.20 M*1.560/1000= 0.9753 T)
 #6=47.33 M*(1-0.0000)=47.33 M (47.33 M*2.250/1000= 0.1065 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 1.082 T
 模版小計(清)= 0.00 M2
 混凝土小計 = 11.879 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS1, 位置序號: 57 [X6:-154,Y35:-45]; 尺寸(樑口□): 530.00 * 355.50 cm ; [擴充半樑]: 620.00 * 420.50 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)]620.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (355.5/20)+1)/100	147.44
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]420.50+[延伸+搭接]78*1)*(Round (530/15)+1)/100	179.46
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)]620.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (355.5/20)+1)/100	140.60
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]420.50+[延伸+搭接]60*1)*(Round (530/15)+1)/100	172.98

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): 10*2+(50-6)*2+15 = 123.00 cm
 垂直向排數: Int(530/100)= 5 行
 水平向排數: Int(355.5/100)= 3 列
 工作筋總長: 123.00*5*3/100= 18.45 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: 420.50*(ceiling(530.00/200)+1)= 1682.00 cm
 短向總長: 620.00*(ceiling(355.50/200)+1)= 1860.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (1682.00+1860.00)/100= 35.42 M

模版計算:

模版面積: (筏基底版不計底模) = 0 M2
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M2
 模版小計: 0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00 M2
 註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

6.20*4.21 [m2]*50 [cm]/100= 13.036 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: 3=420.50*[FG37]80/2*50/1000000=0.841
 以上小計= 0.841 M3
 RC小計: 13.036+[大底邊版補半樑RC]0.841-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=13.877 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=640.48 M*(1-0.0000)=640.48 M (640.48 M*1.560/1000= 0.9991 T)
 #6=53.87 M*(1-0.0000)=53.87 M (53.87 M*2.250/1000= 0.1212 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 1.120 T
 模版小計(清)= 0.00 M2
 混凝土小計 = 13.877 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS6, 位置序號: 58 [X7:+117,Y24:+133]; 尺寸(樑口□): 645.00 * 350.00 cm ; [擴充半樑]: 735.00 * 415.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)])735.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (350/20)+1)/100	169.29
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)])415.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (645/15)+1)/100	216.92
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)])735.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (350/20)+1)/100	162.45
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)])415.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (645/15)+1)/100	209.00

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(645/100)=6$ 行

水平向排數: $\text{Int}(350/100)=3$ 列

工作筋總長: $123.00*6*3/100=22.14$ 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: $415.00*(\text{ceiling}(645.00/200)+1)=2075.00$ cm

短向總長: $735.00*(\text{ceiling}(350.00/200)+1)=2205.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2075.00+2205.00)/100=42.80$ 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:

$7.35*4.15$ [m2]*50 [cm]/100= 15.251 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: $1=415.00*[\text{FG12}]80/2*50/1000000=0.830$

以上小計= 0.830 M3

RC小計: $15.251+[\text{大底邊版補半樑RC}]0.830-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=16.081$ 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=757.66 M*(1-0.0000)=757.66 M (757.66 M*1.560/1000= 1.1819 T)

#6=64.94 M*(1-0.0000)=64.94 M (64.94 M*2.250/1000= 0.1461 T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.328 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 16.081 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS7, 位置序號: 59 [X7:+11,Y25:+231];尺寸(樑口□):390.00 * 350.00 cm ;[擴充半樑]:480.00 * 415.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)])480.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (350/20)+1)/100	120.84
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)])415.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (390/15)+1)/100	133.11
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)])480.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (350/20)+1)/100	114.00
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)])415.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (390/15)+1)/100	128.25

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(390/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(350/100)=3$ 列

工作筋總長: $123.00*3*3/100=11.07$ 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: $415.00*(\text{ceiling}(390.00/200)+1)=1245.00$ cm

短向總長: $480.00*(\text{ceiling}(350.00/200)+1)=1440.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1245.00+1440.00)/100=26.85$ 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:

$4.80 \times 4.15 [m^2] \times 50 [cm] / 100 = 9.960 M3$

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: $3 = 415.00 \times [FG18]80 / 2 \times 50 / 1000000 = 0.830$

以上小計 = 0.830 M3

RC小計: $9.960 + [大底邊版補半樑RC]0.830 - [版開口RC]0.000 - [中空扣除]0.000 = 10.790 M3$

-----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 = $496.20 M \times (1 - 0.0000) = 496.20 M$ ($496.20 M \times 1.560 / 1000 = 0.7741 T$)

#6 = $37.92 M \times (1 - 0.0000) = 37.92 M$ ($37.92 M \times 2.250 / 1000 = 0.0853 T$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.859 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 10.790 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS2, 位置序號: 60 [X7:-54,Y34:-120]; 尺寸(樑口□): 440.00 * 344.50 cm ; [擴充半樑]: 525.00 * 409.50 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))525.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (344.5/15)+1)/100	163.44
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))409.50+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (440/15)+1)/100	169.65
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))525.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (344.5/15)+1)/100	154.80
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))409.50+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (440/15)+1)/100	158.85

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10 \times 2 + (50 - 6) \times 2 + 15 = 123.00 cm$

垂直向排數: $Int(440/100) = 4$ 行

水平向排數: $Int(344.5/100) = 3$ 列

工作筋總長: $123.00 \times 4 \times 3 / 100 = 14.76 M$

#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: $409.50 \times (ceiling(440.00/200) + 1) = 1638.00 cm$

短向總長: $525.00 \times (ceiling(344.50/200) + 1) = 1575.00 cm$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1638.00 + 1575.00) / 100 = 32.13 M$

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:

$5.25 \times 4.10 [m^2] \times 50 [cm] / 100 = 10.749 M3$

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: $1 = 409.50 \times [FG31]80 / 2 \times 50 / 1000000 = 0.819$

邊: $2 = 525.00 \times [FB26]80 / 2 \times 50 / 1000000 = 1.050$

以上小計 = 1.869 M3

RC小計: $10.749 + [大底邊版補半樑RC]1.869 - [版開口RC]0.000 - [中空扣除]0.000 = 12.618 M3$

-----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 = $646.74 M \times (1 - 0.0000) = 646.74 M$ ($646.74 M \times 1.560 / 1000 = 1.0089 T$)

#6 = $46.89 M \times (1 - 0.0000) = 46.89 M$ ($46.89 M \times 2.250 / 1000 = 0.1055 T$)

鋼筋小計(主要筋) = 1.114 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 12.618 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS1, 位置序號: 61 [X7:-54,Y35:-45]; 尺寸(樑口□): 530.00 * 344.50 cm ; [擴充半樑]: 620.00 * 409.50 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))]620.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (344.5/20)+1)/100	139.68
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))]409.50+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (530/15)+1)/100	203.58
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))]620.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (344.5/20)+1)/100	133.20
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))]409.50+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (530/15)+1)/100	190.62

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(530/100)=5$ 行

水平向排數: $\text{Int}(344.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $123.00*5*3/100=18.45$ 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: $409.50*(\text{ceiling}(530.00/200)+1)=1638.00$ cm

短向總長: $620.00*(\text{ceiling}(344.50/200)+1)=1860.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1638.00+1860.00)/100=34.98$ M

模板計算:

模板面積: (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

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

$6.20*4.10$ [m2]*50 [cm]/100= 12.695 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: $2=620.00*[\text{FB}27]80/2*50/1000000=1.240$

邊: $3=409.50*[\text{FG}37]80/2*50/1000000=0.819$

以上小計= 2.059 M3

RC小計: $12.695+[\text{大底邊版補半樑RC}]2.059-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=14.754$ 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)

#5=667.08 M*(1-0.0000)=667.08 M (667.08 M*1.560/1000= 1.0406 T)

#6=53.43 M*(1-0.0000)=53.43 M (53.43 M*2.250/1000= 0.1202 T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.161 T

模板小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 14.754 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS6, 位置序號: 62 [X8:+223,Y24:+63];尺寸(樑口□):645.00 * 350.00 cm ;[擴充半樑]:735.00 * 415.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))]735.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (350/20)+1)/100	169.29
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))]415.00+[延伸+搭接]78*1)*(Round (645/15)+1)/100	216.92
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))]735.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (350/20)+1)/100	162.45
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))]415.00+[延伸+搭接]60*1)*(Round (645/15)+1)/100	209.00

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(645/100)=6$ 行

水平向排數: $\text{Int}(350/100)=3$ 列

工作筋總長: $123.00*6*3/100=22.14$ 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: $415.00*(\text{ceiling}(645.00/200)+1)=2075.00$ cm

短向總長: $735.00*(\text{ceiling}(350.00/200)+1)=2205.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2075.00+2205.00)/100=42.80$ 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:

$7.35 \times 4.15 [m^2] \times 50 [cm] / 100 = 15.251 M3$

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: $1 = 415.00 \times [FG12]80 / 2 \times 50 / 1000000 = 0.830$

以上小計 = 0.830 M3

RC小計: $15.251 + [大底邊版補半樑RC]0.830 - [版開口RC]0.000 - [中空扣除]0.000 = 16.081 M3$

-----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 = $757.66 M \times (1 - 0.0000) = 757.66 M$ ($757.66 M \times 1.560 / 1000 = 1.1819 T$)

#6 = $64.94 M \times (1 - 0.0000) = 64.94 M$ ($64.94 M \times 2.250 / 1000 = 0.1461 T$)

鋼筋小計(主要筋) = 1.328 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 16.081 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS7, 位置序號: 63 [X8:+117,Y25:+162]; 尺寸(樑口□): 390.00 * 350.00 cm ; [擴充半樑]: 480.00 * 415.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)])480.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (350/20)+1)/100	120.84
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)])415.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (390/15)+1)/100	133.11
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)])480.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (350/20)+1)/100	114.00
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)])415.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (390/15)+1)/100	128.25

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10 \times 2 + (50 - 6) \times 2 + 15 = 123.00 cm$

垂直向排數: $Int(390/100) = 3$ 行

水平向排數: $Int(350/100) = 3$ 列

工作筋總長: $123.00 \times 3 \times 3 / 100 = 11.07 M$

#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: $415.00 \times (ceiling(390.00/200) + 1) = 1245.00 cm$

短向總長: $480.00 \times (ceiling(350.00/200) + 1) = 1440.00 cm$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1245.00 + 1440.00) / 100 = 26.85 M$

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:

$4.80 \times 4.15 [m^2] \times 50 [cm] / 100 = 9.960 M3$

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: $3 = 415.00 \times [FG18]80 / 2 \times 50 / 1000000 = 0.830$

以上小計 = 0.830 M3

RC小計: $9.960 + [大底邊版補半樑RC]0.830 - [版開口RC]0.000 - [中空扣除]0.000 = 10.790 M3$

-----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 = $496.20 M \times (1 - 0.0000) = 496.20 M$ ($496.20 M \times 1.560 / 1000 = 0.7741 T$)

#6 = $37.92 M \times (1 - 0.0000) = 37.92 M$ ($37.92 M \times 2.250 / 1000 = 0.0853 T$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.859 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 10.790 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS6, 位置序號: 64 [X8:-201,Y24:-11]; 尺寸(樑口□): 645.00 * 350.00 cm ; [擴充半樑]: 735.00 * 415.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))]735.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (350/20)+1)/100	169.29
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))]415.00+[延伸+搭接]78*1)*(Round (645/15)+1)/100	216.92
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))]735.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (350/20)+1)/100	162.45
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))]415.00+[延伸+搭接]60*1)*(Round (645/15)+1)/100	209.00

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(645/100)=6$ 行

水平向排數: $\text{Int}(350/100)=3$ 列

工作筋總長: $123.00*6*3/100=22.14$ 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: $415.00*(\text{ceiling}(645.00/200)+1)=2075.00$ cm

短向總長: $735.00*(\text{ceiling}(350.00/200)+1)=2205.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2075.00+2205.00)/100=42.80$ 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:

$7.35*4.15$ [m2]*50 [cm]/100= 15.251 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: $1=415.00*[\text{FG11}]80/2*50/1000000=0.830$

以上小計= 0.830 M3

RC小計: $15.251+[\text{大底邊版補半樑RC}]0.830-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=16.081$ 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=757.66 M*(1-0.0000)=757.66 M (757.66 M*1.560/1000= 1.1819 T)

#6=64.94 M*(1-0.0000)=64.94 M (64.94 M*2.250/1000= 0.1461 T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.328 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 16.081 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS7, 位置序號: 65 [X9:+145,Y25:+78];尺寸(樑口□):390.00 * 450.00 cm ;[擴充半樑]:480.00 * 530.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))]530.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (390/20)+1)/100	144.06
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))]480.00+[延伸+搭接]78*1)*(Round (450/15)+1)/100	172.98
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))]530.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (390/20)+1)/100	136.50
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))]480.00+[延伸+搭接]60*1)*(Round (450/15)+1)/100	167.40

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(390/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(450/100)=4$ 列

工作筋總長: $123.00*3*4/100=14.76$ 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: $530.00*(\text{ceiling}(390.00/200)+1)=1590.00$ cm

短向總長: $480.00*(\text{ceiling}(450.00/200)+1)=1920.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1590.00+1920.00)/100=35.10$ 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:

4.80*5.30 [m2]*50 [cm]/100= 12.720 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: 3=530.00*[FG17]80/2*50/1000000=1.060
 以上小計= 1.060 M3
 RC小計:12.720+[大底邊版補半樑RC]1.060-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=13.780 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=620.94 M*(1-0.0000)=620.94 M (620.94 M*1.560/1000= 0.9687 T)
 #6=49.86 M*(1-0.0000)=49.86 M (49.86 M*2.250/1000= 0.1122 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 1.081 T
 模版小計(清)= 0.00 M2
 混凝土小計 = 13.780 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS6, 位置序號: 66 [X9:-94,Y24:-81];尺寸(樑口□):645.00 * 350.00 cm ;[擴充半樑]:735.00 * 415.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)]735.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (350/20)+1)/100	169.29
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	([短邊(樑心)]415.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (645/15)+1)/100	251.24
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)]735.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (350/20)+1)/100	162.45
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	([短邊(樑心)]415.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (645/15)+1)/100	235.40

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): 10*2+(50-6)*2+15 =123.00 cm
 垂直向排數: Int(645/100)= 6 行
 水平向排數: Int(350/100)= 3 列
 工作筋總長: 123.00*6*3/100= 22.14 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: 415.00*(ceiling(645.00/200)+1)= 2075.00 cm
 短向總長: 735.00*(ceiling(350.00/200)+1)= 2205.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (2075.00+2205.00)/100= 42.80 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:

7.35*4.15 [m2]*50 [cm]/100= 15.251 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=415.00*[FG11]80/2*50/1000000=0.830
 邊: 2=735.00*[FB13]80/2*50/1000000=1.470
 以上小計= 2.300 M3
 RC小計:15.251+[大底邊版補半樑RC]2.300-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=17.551 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=818.38 M*(1-0.0000)=818.38 M (818.38 M*1.560/1000= 1.2767 T)
 #6=64.94 M*(1-0.0000)=64.94 M (64.94 M*2.250/1000= 0.1461 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 1.423 T
 模版小計(清)= 0.00 M2
 混凝土小計 = 17.551 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS7, 位置序號: 67 [X10:+236,Y25:+6];尺寸(樑口□):390.00 * 220.00 cm ;[擴充半樑]:480.00 * 300.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	$([長邊(樑心)]480.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round(220/20)+1)/100$	76.32
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$([短邊(樑心)]300.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round(390/15)+1)/100$	123.12
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$([長邊(樑心)]480.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round(220/20)+1)/100$	72.00
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$([短邊(樑心)]300.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round(390/15)+1)/100$	113.40

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $Int(390/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(220/100)=2$ 列

工作筋總長: $123.00*3*2/100=7.38$ 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: $300.00*(ceiling(390.00/200)+1)=900.00$ cm

短向總長: $480.00*(ceiling(220.00/200)+1)=1440.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(900.00+1440.00)/100=23.40$ 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:

$4.80*3.00[m2]*50[cm]/100=7.200$ 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: $2=480.00*[FB14]80/2*50/1000000=0.960$

邊: $3=300.00*[FG17]80/2*50/1000000=0.600$

以上小計= 1.560 M³

RC小計: $7.200+[大底邊版補半樑RC]1.560-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=8.760$ 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= $384.84\text{ M}*(1-0.0000)=384.84\text{ M}$ ($384.84\text{ M}*1.560/1000=0.6004\text{ T}$)

#6= $30.78\text{ M}*(1-0.0000)=30.78\text{ M}$ ($30.78\text{ M}*2.250/1000=0.0693\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.670 T

模版小計(清) = 0.00 M²

混凝土小計 = 8.760 M³

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS2, 位置序號: 22 [X3:+216,Y26:-95];尺寸(樑口□):396.72 * 396.72 cm ;[擴充半樑]:481.96 * 481.96 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]481.96+[延伸-搭接]78*1)*(Round(396.72/15)+1)/100$	151.19
#5		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]481.96+[延伸-搭接]78*1)*(Round(396.72/15)+1)/100$	151.19
#5		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]481.96+[延伸-搭接]60*1)*(Round(396.72/15)+1)/100$	146.33
#5		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]481.96+[延伸-搭接]60*1)*(Round(396.72/15)+1)/100$	146.33

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $Int(396.72/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(396.72/100)=3$ 列

工作筋總長: $123.00*3*3/100=11.07$ 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: $481.96*(ceiling(396.72/200)+1)=1445.88$ cm

短向總長: $481.96*(ceiling(396.72/200)+1)=1445.88$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1445.88+1445.88)/100=28.92$ 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] 23.23 [m2]*50 [cm]/100= 11.614 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: 11.614-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=11.614 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=595.04 M*(1-0.0000)=595.04 M (595.04 M*1.560/1000= 0.9283 T)

#6=39.99 M*(1-0.0000)=39.99 M (39.99 M*2.250/1000= 0.0900 T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.018 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 11.614 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS4, 位置序號: 32 [X3:+74,Y34:+203]; 尺寸(樑口□): 555.00 * 430.00 cm ; [擴充半樑]: 620.00 * 465.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))620.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (430/20)+1)/100	178.48
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))465.00+[延伸+搭接]78*1)*(Round (555/12)+1)/100	255.21
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))620.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (430/20)+1)/100	170.20
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))465.00+[延伸+搭接]60*1)*(Round (555/12)+1)/100	246.75

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): 10*2+(50-6)*2+15 = 123.00 cm

垂直向排數: Int(555/100)= 5 行

水平向排數: Int(430/100)= 4 列

工作筋總長: 123.00*5*4/100= 24.60 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: 465.00*(ceiling(555.00/200)+1)= 1860.00 cm

短向總長: 620.00*(ceiling(430.00/200)+1)= 2480.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (1860.00+2480.00)/100= 43.40 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:

6.20*4.65 [m2]*50 [cm]/100= 14.415 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: 3=465.00*[FB21]80/2*50/1000000=0.930

邊: 4=620.00*[FG40]80/2*50/1000000=1.240

以上小計= 2.170 M3

RC小計: 14.415+[大底邊版補半樑RC]2.170-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=16.585 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=850.64 M*(1-0.0000)=850.64 M (850.64 M*1.560/1000= 1.3270 T)

#6=68.00 M*(1-0.0000)=68.00 M (68.00 M*2.250/1000= 0.1530 T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.480 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 16.585 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS1, 位置序號: 45 [X3:-221,Y35:-26]; 尺寸(樑口□): 460.95 * 460.95 cm ; [擴充半樑]: 524.34 * 524.34 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))524.34+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (460.95/20)+1)/100	163.28
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))524.34+[延伸-搭接]78*1)*(Round (460.95/15)+1)/100	192.75
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))524.34+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (460.95/20)+1)/100	154.64
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))524.34+[延伸-搭接]60*1)*(Round (460.95/15)+1)/100	186.99

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(460.95/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(460.95/100)=4$ 列

工作筋總長: $123.00*4*4/100=19.68$ 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: $524.34*(\text{ceiling}(460.95/200)+1)=2097.36$ cm

短向總長: $524.34*(\text{ceiling}(460.95/200)+1)=2097.36$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2097.36+2097.36)/100=41.95$ 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口] 27.49 [m²]*50 [cm]/100= 13.746 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: $3=385.00*[\text{FG}39]80/2*50/1000000=0.770$

以上小計= 0.770 M³

RC小計: $13.746+[\text{大底邊版補半樑RC}]0.770-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=14.516$ 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= 697.66 M*(1-0.0000)= 697.66 M (697.66 M*1.560/1000= 1.0884 T)

#6= 61.63 M*(1-0.0000)= 61.63 M (61.63 M*2.250/1000= 0.1387 T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.227 T

模版小計(清) = 0.00 M²

混凝土小計 = 14.516 M³

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS4, 位置序號: 4 [X1:-136,Y24:-122];尺寸(樑口□):455.00 * 530.00 cm ;[擴充半樑]:520.00 * 620.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))620.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (455/20)+1)/100	167.52
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))520.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (530/12)+1)/100	304.20
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))620.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (455/20)+1)/100	163.20
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))520.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (530/12)+1)/100	288.00

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(455/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(530/100)=5$ 列

工作筋總長: $123.00*4*5/100=24.60$ 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: $620.00*(\text{ceiling}(455.00/200)+1)=2480.00$ cm

短向總長: $520.00*(\text{ceiling}(530.00/200)+1)=2080.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2480.00+2080.00)/100=45.60$ 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*6.20 [m2]*50 [cm]/100= 16.120 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: 4=520.00*[FG2]80/2*50/1000000=1.040
 以上小計= 1.040 M3
 RC小計:16.120+[大底邊版補半樑RC]1.040-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=17.160 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=922.92 M*(1-0.0000)=922.92 M (922.92 M*1.560/1000= 1.4398 T)
 #6=70.20 M*(1-0.0000)=70.20 M (70.20 M*2.250/1000= 0.1580 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 1.598 T
 模版小計(清)= 0.00 M2
 混凝土小計 = 17.160 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS1, 位置序號: 5 [X1:-121,Y25:-169];尺寸(樑□□):292.50 * 560.00 cm ;[擴充半樑]:357.50 * 635.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]635.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (292.5/20)+1)/100	114.08
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]357.50+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (560/15)+1)/100	195.13
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]635.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (292.5/20)+1)/100	111.20
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]357.50+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (560/15)+1)/100	181.45

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): 10*2+(50-6)*2+15 =123.00 cm
 垂直向排數: Int(292.5/100)= 2 行
 水平向排數: Int(560/100)= 5 列
 工作筋總長: 123.00*2*5/100= 12.30 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: 635.00*(ceiling(292.50/200)+1)= 1905.00 cm
 短向總長: 357.50*(ceiling(560.00/200)+1)= 1430.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (1905.00+1430.00)/100= 33.35 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:

3.57*6.35 [m2]*50 [cm]/100= 11.351 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: 4=357.50*[FG3]60/2*50/1000000=0.536
 以上小計= 0.536 M3
 RC小計:11.351+[大底邊版補半樑RC]0.536-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=11.887 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=601.86 M*(1-0.0000)=601.86 M (601.86 M*1.560/1000= 0.9389 T)
 #6=45.65 M*(1-0.0000)=45.65 M (45.65 M*2.250/1000= 0.1027 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 1.042 T
 模版小計(清)= 0.00 M2
 混凝土小計 = 11.887 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS1, 位置序號: 6 [X1:-121,Y25:+174];尺寸(樑□□):404.72 * 404.72 cm ;[擴充半樑]:476.46 * 476.46 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))476.46+[延伸-搭接]78*1)*(Round (404.72/20)+1)/100	116.44
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))476.46+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (404.72/15)+1)/100	177.09
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))476.46+[延伸-搭接]60*1)*(Round (404.72/20)+1)/100	112.66
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))476.46+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (404.72/15)+1)/100	167.01

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(404.72/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(404.72/100)=4$ 列

工作筋總長: $123.00*4*4/100=19.68$ 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: $476.46*(\text{ceiling}(404.72/200)+1)=1905.84$ cm

短向總長: $476.46*(\text{ceiling}(404.72/200)+1)=1905.84$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1905.84+1905.84)/100=38.12$ 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口] 22.70 [m2]* 50 [cm]/ $100=11.351$ 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: $4=170.00*[\text{FB8a}]80/2*50/1000000=0.340$

邊: $5=357.50*[\text{FG3}]60/2*50/1000000=0.536$

以上小計= 0.876 M3

RC小計: $11.351+[\text{大底邊版補半樑RC}]0.876-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=12.227$ 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= 573.19 M*($1-0.0000$)= 573.19 M (573.19 M* $1.560/1000=0.8942$ T)

#6= 57.80 M*($1-0.0000$)= 57.80 M (57.80 M* $2.250/1000=0.1300$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.024 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 12.227 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS2, 位置序號: 7 [X1:-246,Y26:+30];尺寸(樑口□): $260.01 * 309.90$ cm ;[擴充半樑]: $340.00 * 399.90$ cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))399.90+[延伸-搭接]78*1)*(Round (260.01/15)+1)/100	86.02
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))340.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (309.9/15)+1)/100	109.12
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))399.90+[延伸-搭接]60*1)*(Round (260.01/15)+1)/100	82.78
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))340.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (309.9/15)+1)/100	101.20

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(260.01/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(309.9/100)=3$ 列

工作筋總長: $123.00*2*3/100=7.38$ 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: $399.90*(\text{ceiling}(260.01/200)+1)=1199.70$ cm

短向總長: $340.00*(\text{ceiling}(309.90/200)+1)=1020.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1199.70+1020.00)/100=22.20$ 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:

$3.40 \times 4.00 \text{ [m}^2\text{]} \times 50 \text{ [cm]} / 100 = 6.798 \text{ M3}$

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: $4 = 339.99 \times [\text{FG4}] 80 / 2 \times 50 / 1000000 = 0.680$

以上小計 = 0.680 M3

RC小計: $6.798 + [\text{大底邊版補半樑RC}] 0.680 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 7.478 \text{ M3}$

-----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)

#5 = $379.12 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 379.12 \text{ M}$ ($379.12 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.5914 \text{ T}$)

#6 = $29.58 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 29.58 \text{ M}$ ($29.58 \text{ M} \times 2.250 / 1000 = 0.0665 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.658 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 7.478 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS1, 位置序號: 8 [X2:+144,Y27:-59]; 尺寸(樑口□): 402.52 * 530.00 cm ; [擴充半樑]: 467.50 * 620.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$([\text{長邊(樑心)}] 620.00 + [\text{延伸-搭接}] 78 \times 1) \times (\text{Round } (402.52 / 20) + 1) / 100$	146.58
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	$([\text{短邊(樑心)}] 467.50 + [\text{延伸+彎鉤}] 78 + 78) \times (\text{Round } (530 / 15) + 1) / 100$	224.46
#5		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}] 620.00 + [\text{延伸-搭接}] 60 \times 1) \times (\text{Round } (402.52 / 20) + 1) / 100$	142.80
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	$([\text{短邊(樑心)}] 467.50 + [\text{延伸+彎鉤}] 60 + 60) \times (\text{Round } (530 / 15) + 1) / 100$	211.50

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10 \times 2 + (50 - 6) \times 2 + 15 = 123.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(402.52 / 100) = 4 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(530 / 100) = 5 \text{ 列}$

工作筋總長: $123.00 \times 4 \times 5 / 100 = 24.60 \text{ M}$

#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: $620.00 \times (\text{ceiling}(402.52 / 200) + 1) = 2480.00 \text{ cm}$

短向總長: $467.50 \times (\text{ceiling}(530.00 / 200) + 1) = 1870.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2480.00 + 1870.00) / 100 = 43.50 \text{ M}$

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:

$4.68 \times 6.20 \text{ [m}^2\text{]} \times 50 \text{ [cm]} / 100 = 14.493 \text{ M3}$

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: $4 = 467.50 \times [\text{FG21}] 80 / 2 \times 50 / 1000000 = 0.935$

以上小計 = 0.935 M3

RC小計: $14.493 + [\text{大底邊版補半樑RC}] 0.935 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 15.428 \text{ M3}$

-----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)

#5 = $725.34 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 725.34 \text{ M}$ ($725.34 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 1.1315 \text{ T}$)

#6 = $68.10 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 68.10 \text{ M}$ ($68.10 \text{ M} \times 2.250 / 1000 = 0.1532 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 1.285 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 15.428 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS1, 位置序號: 9 [X2:+144,Y28:-109]; 尺寸(樑口□): 397.50 * 530.00 cm ; [擴充半樑]: 462.50 * 620.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})620.00 + [\text{延伸-搭接}]78 \times 1] \times (\text{Round } (397.5/20) + 1) / 100$	146.58
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})462.50 + [\text{延伸+彎鉤}]78 + 78] \times (\text{Round } (530/15) + 1) / 100$	222.66
#5		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})620.00 + [\text{延伸-搭接}]60 \times 1] \times (\text{Round } (397.5/20) + 1) / 100$	142.80
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})462.50 + [\text{延伸+彎鉤}]60 + 60] \times (\text{Round } (530/15) + 1) / 100$	209.70

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10 \times 2 + (50 - 6) \times 2 + 15 = 123.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(397.5/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(530/100) = 5 \text{ 列}$

工作筋總長: $123.00 \times 3 \times 5 / 100 = 18.45 \text{ M}$

#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: $620.00 \times (\text{ceiling}(397.50/200) + 1) = 1860.00 \text{ cm}$

短向總長: $462.50 \times (\text{ceiling}(530.00/200) + 1) = 1850.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1860.00 + 1850.00) / 100 = 37.10 \text{ M}$

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$4.63 \times 6.20 [\text{m}^2] \times 50 [\text{cm}] / 100 = 14.337 \text{ M3}$

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: $4 = 462.50 \times [\text{FG21}]80 / 2 \times 50 / 1000000 = 0.925$

以上小計= 0.925 M3

RC小計: $14.337 + [\text{大底邊版補半樑RC}]0.925 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 15.262 \text{ M3}$

-----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)

#5= $721.74 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 721.74 \text{ M}$ ($721.74 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 1.1259 \text{ T}$)

#6= $55.55 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 55.55 \text{ M}$ ($55.55 \text{ M} \times 2.250 / 1000 = 0.1250 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 1.251 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 15.262 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS1, 位置序號: 10 [X2:+144,Y29:-155]; 尺寸(樑口□): 350.00 * 530.00 cm ;[擴充半樑]: 415.00 * 620.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})620.00 + [\text{延伸-搭接}]78 \times 1] \times (\text{Round } (350/20) + 1) / 100$	132.62
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})415.00 + [\text{延伸+彎鉤}]78 + 78] \times (\text{Round } (530/15) + 1) / 100$	205.56
#5		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})620.00 + [\text{延伸-搭接}]60 \times 1] \times (\text{Round } (350/20) + 1) / 100$	129.20
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})415.00 + [\text{延伸+彎鉤}]60 + 60] \times (\text{Round } (530/15) + 1) / 100$	192.60

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10 \times 2 + (50 - 6) \times 2 + 15 = 123.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(350/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(530/100) = 5 \text{ 列}$

工作筋總長: $123.00 \times 3 \times 5 / 100 = 18.45 \text{ M}$

#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: $620.00 \times (\text{ceiling}(350.00/200) + 1) = 1860.00 \text{ cm}$

短向總長: $415.00 \times (\text{ceiling}(530.00/200) + 1) = 1660.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1860.00 + 1660.00) / 100 = 35.20 \text{ M}$

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:

4.15*6.20 [m2]*50 [cm]/100= 12.865 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: 4=415.00*[FG22]80/2*50/1000000=0.830
 以上小計= 0.830 M3
 RC小計: 12.865+[大底邊版補半樑RC]0.830-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=13.695 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=659.98 M*(1-0.0000)=659.98 M (659.98 M*1.560/1000= 1.0296 T)
 #6=53.65 M*(1-0.0000)=53.65 M (53.65 M*2.250/1000= 0.1207 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 1.150 T
 模版小計(清)= 0.00 M2
 混凝土小計 = 13.695 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS1, 位置序號: 11 [X2:+144,Y29:+245]; 尺寸(樑口□): 350.00 * 530.00 cm ; [擴充半樑]: 415.00 * 620.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]620.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (350/20)+1)/100	132.62
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]415.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (530/15)+1)/100	205.56
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]620.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (350/20)+1)/100	129.20
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]415.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (530/15)+1)/100	192.60

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): 10*2+(50-6)*2+15 = 123.00 cm
 垂直向排數: Int(350/100)= 3 行
 水平向排數: Int(530/100)= 5 列
 工作筋總長: 123.00*3*5/100= 18.45 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: 620.00*(ceiling(350.00/200)+1)= 1860.00 cm
 短向總長: 415.00*(ceiling(530.00/200)+1)= 1660.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (1860.00+1660.00)/100= 35.20 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:

4.15*6.20 [m2]*50 [cm]/100= 12.865 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: 4=415.00*[FG22]80/2*50/1000000=0.830
 以上小計= 0.830 M3
 RC小計: 12.865+[大底邊版補半樑RC]0.830-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=13.695 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=659.98 M*(1-0.0000)=659.98 M (659.98 M*1.560/1000= 1.0296 T)
 #6=53.65 M*(1-0.0000)=53.65 M (53.65 M*2.250/1000= 0.1207 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 1.150 T
 模版小計(清)= 0.00 M2
 混凝土小計 = 13.695 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS1, 位置序號: 12 [X2:+144,Y30:+175]; 尺寸(樑口□): 350.00 * 530.00 cm ; [擴充半樑]: 415.00 * 620.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]620.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round(350/20)+1)/100$	132.62
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	$([短邊(樑心)]415.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round(530/15)+1)/100$	205.56
#5		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]620.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(350/20)+1)/100$	129.20
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	$([短邊(樑心)]415.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round(530/15)+1)/100$	192.60

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $Int(350/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(530/100)=5$ 列

工作筋總長: $123.00*3*5/100=18.45$ 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: $620.00*(ceiling(350.00/200)+1)=1860.00$ cm

短向總長: $415.00*(ceiling(530.00/200)+1)=1660.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1860.00+1660.00)/100=35.20$ M

模板計算:

模板面積: (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

模板小計: $0.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.00$ 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:

$4.15*6.20[m2]*50[cm]/100=12.865$ 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: $4=415.00*[FG22]80/2*50/1000000=0.830$

以上小計= 0.830 M3

RC小計: $12.865+[大底邊版補半樑RC]0.830-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=13.695$ 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= 659.98 M * $(1-0.0000)=659.98$ M (659.98 M * $1.560/1000=1.0296$ T)

#6= 53.65 M * $(1-0.0000)=53.65$ M (53.65 M * $2.250/1000=0.1207$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.150 T

模板小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 13.695 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS1, 位置序號: 13 [X2:+144,Y31:+75];尺寸(樑口□): $350.00 * 530.00$ cm ;[擴充半樑]: $400.00 * 620.00$ cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]620.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round(350/20)+1)/100$	132.62
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	$([短邊(樑心)]400.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round(530/15)+1)/100$	200.16
#5		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]620.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(350/20)+1)/100$	129.20
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	$([短邊(樑心)]400.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round(530/15)+1)/100$	187.20

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $Int(350/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(530/100)=5$ 列

工作筋總長: $123.00*3*5/100=18.45$ 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: $620.00*(ceiling(350.00/200)+1)=1860.00$ cm

短向總長: $400.00*(ceiling(530.00/200)+1)=1600.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1860.00+1600.00)/100=34.60$ M

模板計算:

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:

4.00*6.20 [m2]*50 [cm]/100= 12.400 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: 4=400.00*[FG22]80/2*50/1000000=0.800
 以上小計= 0.800 M3
 RC小計: 12.400+[大底邊版補半樑RC]0.800-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=13.200 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=649.18 M*(1-0.0000)=649.18 M (649.18 M*1.560/1000= 1.0127 T)
 #6=53.05 M*(1-0.0000)=53.05 M (53.05 M*2.250/1000= 0.1194 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 1.132 T
 模版小計(清)= 0.00 M2
 混凝土小計 = 13.200 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS1, 位置序號: 14 [X2:+144,Y32:-10]; 尺寸(樑口□): 380.00 * 530.00 cm ; [擴充半樑]: 430.00 * 620.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]620.00+[延伸-搭接]78*1)*(Round (380/20)+1)/100	139.60
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]430.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (530/15)+1)/100	210.96
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]620.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (380/20)+1)/100	136.00
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]430.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (530/15)+1)/100	198.00

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): 10*2+(50-6)*2+15 = 123.00 cm
 垂直向排數: Int(380/100)= 3 行
 水平向排數: Int(530/100)= 5 列
 工作筋總長: 123.00*3*5/100= 18.45 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: 620.00*(ceiling(380.00/200)+1)= 1860.00 cm
 短向總長: 430.00*(ceiling(530.00/200)+1)= 1720.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (1860.00+1720.00)/100= 35.80 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:

4.30*6.20 [m2]*50 [cm]/100= 13.330 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: 4=430.00*[FG23]80/2*50/1000000=0.860
 以上小計= 0.860 M3
 RC小計: 13.330+[大底邊版補半樑RC]0.860-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=14.190 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=684.56 M*(1-0.0000)=684.56 M (684.56 M*1.560/1000= 1.0679 T)
 #6=54.25 M*(1-0.0000)=54.25 M (54.25 M*2.250/1000= 0.1221 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 1.190 T
 模版小計(清)= 0.00 M2
 混凝土小計 = 14.190 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS1, 位置序號: 15 [X2:+144,Y33:-95]; 尺寸(樑口□): 350.00 * 530.00 cm ; [擴充半樑]: 415.00 * 620.00 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))620.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (350/20)+1)/100	147.44
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))415.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (530/15)+1)/100	205.56
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))620.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (350/20)+1)/100	140.60
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))415.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (530/15)+1)/100	192.60

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(350/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(530/100)=5$ 列

工作筋總長: $123.00*3*5/100=18.45$ 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: $620.00*(\text{ceiling}(350.00/200)+1)=1860.00$ cm

短向總長: $415.00*(\text{ceiling}(530.00/200)+1)=1660.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1860.00+1660.00)/100=35.20$ 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:

$4.15*6.20$ [m²]*50 [cm]/100= 12.865 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: $3=620.00*[\text{FB}18]80/2*50/1000000=1.240$

邊: $4=415.00*[\text{FG}23]80/2*50/1000000=0.830$

以上小計= 2.070 M³

RC小計: $12.865+[\text{大底邊版補半樑RC}]2.070-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=14.935$ 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= 686.20 M*(1-0.0000)=686.20 M (686.20 M*1.560/1000= 1.0705 T)

#6= 53.65 M*(1-0.0000)=53.65 M (53.65 M*2.250/1000= 0.1207 T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.191 T

模版小計(清)= 0.00 M²

混凝土小計 = 14.935 M³

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS2, 位置序號: 16 [X2:-212,Y21:+200];尺寸(樑口□):350.00 * 441.22 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 525.61 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))525.61+[延伸-搭接]78*1)*(Round (350/15)+1)/100	144.87
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))415.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (441.22/15)+1)/100	171.30
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))525.61+[延伸-搭接]60*1)*(Round (350/15)+1)/100	140.55
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))415.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (441.22/15)+1)/100	160.50

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(350/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(441.22/100)=4$ 列

工作筋總長: $123.00*3*4/100=14.76$ 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: $525.61*(\text{ceiling}(350.00/200)+1)=1576.83$ cm

短向總長: $415.00*(\text{ceiling}(441.22/200)+1)=1660.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1576.83+1660.00)/100=32.37$ 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:

$4.15 \times 5.26 [m^2] \times 50 [cm] / 100 = 10.906 M3$

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: $1 = 525.61 \times [FB1]80/2 \times 50/1000000 = 1.051$

邊: $2 = 415.00 \times [FG1]80/2 \times 50/1000000 = 0.830$

以上小計= 1.881 M3

RC小計: $10.906 + [大底邊版補半樑RC]1.881 - [版開口RC]0.000 - [中空扣除]0.000 = 12.788 M3$

-----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=617.21 M*(1-0.0000)=617.21 M (617.21 M*1.560/1000= 0.9629 T)

#6=47.13 M*(1-0.0000)=47.13 M (47.13 M*2.250/1000= 0.1060 T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.069 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 12.788 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS2, 位置序號: 17 [X2:-212,Y22:+100]; 尺寸(樑口□): 350.00 * 441.22 cm ; [擴充半樑]: 415.00 * 525.61 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)])525.61+[延伸-搭接]78*1*(Round (350/15)+1)/100	144.87
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	([短邊(樑心)])415.00+[延伸+彎鉤]78+78*(Round (441.22/15)+1)/100	171.30
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)])525.61+[延伸-搭接]60*1*(Round (350/15)+1)/100	140.55
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	([短邊(樑心)])415.00+[延伸+彎鉤]60+60*(Round (441.22/15)+1)/100	160.50

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10 \times 2 + (50-6) \times 2 + 15 = 123.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(350/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(441.22/100) = 4 \text{ 列}$

工作筋總長: $123.00 \times 3 \times 4 / 100 = 14.76 \text{ M}$

#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: $525.61 \times (\text{ceiling}(350.00/200) + 1) = 1576.83 \text{ cm}$

短向總長: $415.00 \times (\text{ceiling}(441.22/200) + 1) = 1660.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1576.83 + 1660.00) / 100 = 32.37 \text{ M}$

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:

$4.15 \times 5.26 [m^2] \times 50 [cm] / 100 = 10.906 M3$

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: $2 = 415.00 \times [FG1]80/2 \times 50/1000000 = 0.830$

以上小計= 0.830 M3

RC小計: $10.906 + [大底邊版補半樑RC]0.830 - [版開口RC]0.000 - [中空扣除]0.000 = 11.736 M3$

-----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=617.21 M*(1-0.0000)=617.21 M (617.21 M*1.560/1000= 0.9629 T)

#6=47.13 M*(1-0.0000)=47.13 M (47.13 M*2.250/1000= 0.1060 T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.069 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 11.736 M3

PNA21-01-樓層: FF, 版ID: FS0, 位置序號: 18 [X2:-212,Y23:-22]; 尺寸(樑口□): 245.00 * 441.22 cm ; [擴充半

樑]:310.00 * 525.61 cm; 版厚: 50 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))525.61+[延伸-搭接]78*1)*(Round (245/15)+1)/100	102.61
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))310.00+[延伸+彎鉤]78+78)*(Round (441.22/15)+1)/100	139.80
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))525.61+[延伸-搭接]60*1)*(Round (245/15)+1)/100	99.55
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))310.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (441.22/15)+1)/100	129.00

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(筏基(大底)版): $10*2+(50-6)*2+15=123.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(245/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(441.22/100)=4$ 列

工作筋總長: $123.00*2*4/100=9.84$ 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: $525.61*(\text{ceiling}(245.00/200)+1)=1576.83$ cm

短向總長: $310.00*(\text{ceiling}(441.22/200)+1)=1240.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1576.83+1240.00)/100=28.17$ 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:

$3.10*5.26$ [m2]*50 [cm]/100= 8.147 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: $2=310.00*[FG2]80/2*50/1000000=0.620$

以上小計= 0.620 M3

RC小計: $8.147+[\text{大底邊版補半樑RC}]0.620-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=8.767$ 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= 470.97 M*(1-0.0000)=470.97 M (470.97 M*1.560/1000= 0.7347 T)

#6= 38.01 M*(1-0.0000)=38.01 M (38.01 M*2.250/1000= 0.0855 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.820 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 8.767 M3
