

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: 4F (代表樓層:4F->4F)

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 49 [X5:-156,Y12:-114];尺寸(樑口□):410.75 * 410.75 cm ;[擴充半樑]:457.13 * 457.13 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))457.13+[延伸-搭接]48*1)*(Round (410.75/20)+1)/100	111.13
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))457.13+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (410.75/20)+1)/100	121.69
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))457.13+[延伸-搭接]48*1)*(Round (410.75/20)+1)/100	111.13
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))457.13+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (410.75/20)+1)/100	121.69

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(410.75/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(410.75/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00*4*4/100=8.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $457.13*(\text{ceiling}(410.75/200)+1)=1828.52$ cm

短向總長: $457.13*(\text{ceiling}(410.75/200)+1)=1828.52$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1828.52+1828.52)/100=36.57$ M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積□]16.68 = 16.68 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1]62.50*15+[W15:牆段-2]217.50*15)/10000= 0.42 M2

模版小計: $16.68-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.42=16.26$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□]16.68*16/100= 2.668 M3

RC小計: $2.668-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.668$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=465.63 M*(1-0.0000)=465.63 M (465.63 M*0.994/1000= 0.4628 T)

#5=44.57 M*(1-0.0000)=44.57 M (44.57 M*1.560/1000= 0.0695 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.532 T

模版小計(清)= 16.26 M2

混凝土小計 = 2.668 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 50 [X5:-187,Y12:+236];尺寸(樑口□):414.69 * 414.69 cm ;[擴充半樑]:462.40 * 462.40 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))462.40+[延伸-搭接]48*1)*(Round (414.69/20)+1)/100	112.29
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))462.40+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (414.69/20)+1)/100	122.85
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))462.40+[延伸-搭接]48*1)*(Round (414.69/20)+1)/100	112.29
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))462.40+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (414.69/20)+1)/100	122.85

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(414.69/100) = 4$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(414.69/100) = 4$ 列
 工作筋總長: $50.00 \times 4 \times 4/100 = 8.00$ M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $462.40 \times (\text{ceiling}(414.69/200) + 1) = 1849.60$ cm
 短向總長: $462.40 \times (\text{ceiling}(414.69/200) + 1) = 1849.60$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1849.60 + 1849.60)/100 = 36.99$ M

模版計算:
 模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 17.16 = 17.16 M²
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑 $\square$ $\square$,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M²
 版底牆連接模版扣除:
 $([W15:\text{牆段}-1]62.50 \times 15 + [W15:\text{牆段}-2]17.30 \times 15 + [W15:\text{牆段}-3]20.35 \times 15 + [W15:\text{牆段}-4]20.15 \times 15 + [W15:\text{牆段}-5]20.15 \times 15 + [W15:\text{牆段}-6]20.15 \times 15 + [W15:\text{牆段}-7]20.15 \times 15 + [W15:\text{牆段}-8]20.15 \times 15 + [W15:\text{牆段}-9]8.82 \times 15)/10000 = 0.31$ M²
 模版小計: $17.16 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.31 = 16.85$ M²
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:
 [不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 17.16 $\times$ 16/100= 2.746 M³
 RC小計: $2.746 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.746$ M³
 -----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #4= $470.27 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 470.27 \text{ M}$ ($470.27 \text{ M} \times 0.994/1000 = 0.4675 \text{ T}$)
 #5= $44.99 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 44.99 \text{ M}$ ($44.99 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.0702 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.538 T
 模版小計(清)= 16.85 M²
 混凝土小計 = 2.746 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S4, 位置序號: 55 [X6:+173,Y13:+81];尺寸(樑 $\square$ $\square$): 346.59 * 346.59 cm ;[擴充半樑]: 397.45 * 397.45 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]) $397.45 + [\text{延伸}-\text{搭接}]60 \times 1 \times (\text{Round}(346.59/20) + 1)/100$	82.34
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	([短邊(樑心)]) $397.45 + [\text{延伸}+\text{彎鉤}]60 + 60 \times (\text{Round}(346.59/15) + 1)/100$	124.19
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]) $397.45 + [\text{延伸}-\text{搭接}]60 \times 1 \times (\text{Round}(346.59/20) + 1)/100$	82.34
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	([短邊(樑心)]) $397.45 + [\text{延伸}+\text{彎鉤}]60 + 60 \times (\text{Round}(346.59/15) + 1)/100$	124.19

工作筋計算:
 #6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (25 - 6) \times 2 + 10 = 68.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(346.59/100) = 3$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(346.59/100) = 3$ 列
 工作筋總長: $68.00 \times 3 \times 3/100 = 6.12$ M
 #6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $397.45 \times (\text{ceiling}(346.59/200) + 1) = 1192.35$ cm
 短向總長: $397.45 \times (\text{ceiling}(346.59/200) + 1) = 1192.35$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1192.35 + 1192.35)/100 = 23.85$ M

模版計算:
 模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 11.88 = 11.88 M²
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑 $\square$ $\square$,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M²
 模版小計: $11.88 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 11.88$ M²
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:
 [不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 11.88 $\times$ 25/100= 2.969 M³
 RC小計: $2.969 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.969$ M³
 -----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #5= $413.06 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 413.06 \text{ M}$ ($413.06 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.6444 \text{ T}$)
 #6= $29.97 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 29.97 \text{ M}$ ($29.97 \text{ M} \times 2.250/1000 = 0.0674 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.712 T
 模版小計(清)= 11.88 M²
 混凝土小計 = 2.969 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S0, 位置序號: 57 [X6:+157,Y14:-119];尺寸(樑口□):209.33 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:251.83 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (209.33/20)+1)/100	59.73
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))251.83+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (445/20)+1)/100	80.00
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (209.33/20)+1)/100	59.73
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))251.83+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (445/20)+1)/100	80.00

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(209.33/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00*2*4/100=4.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $495.00*(\text{ceiling}(209.33/200)+1)=1485.00$ cm

短向總長: $251.83*(\text{ceiling}(445.00/200)+1)=1007.32$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1485.00+1007.32)/100=24.92$ M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積口]9.27 = 9.27 M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1]209.33*15)/10000=0.31 M²

模版小計: $9.27-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.31=8.96$ 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] $9.27*16/100=1.483$ M³

RC小計: $1.483-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=1.483$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=279.46 M*(1-0.0000)=279.46 M (279.46 M*0.994/1000=0.2778 T)

#5=28.92 M*(1-0.0000)=28.92 M (28.92 M*1.560/1000=0.0451 T)

鋼筋小計(主要筋)=0.323 T

模版小計(清)=8.96 M²

混凝土小計=1.483 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S6, 位置序號: 58 [X6:+157,Y15:-212];尺寸(樑口□):535.67 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:578.17 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))578.17+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/15)+1)/100	194.11
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))495.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (535.67/15)+1)/100	218.67
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))578.17+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/15)+1)/100	194.11
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))495.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (535.67/15)+1)/100	218.67

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(535.67/100)=5$ 行

水平向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00*5*4/100=10.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $495.00 * (\text{ceiling}(535.67/200) + 1) = 1980.00$ cm
短向總長: $578.17 * (\text{ceiling}(445.00/200) + 1) = 2312.68$ cm
版長短向施工支撐工作筋總長: $(1980.00 + 2312.68) / 100 = 42.93$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $535.7 * 445.0 / 10000 = 23.84$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

$([W15:\text{牆段}-1] 535.67 * 15) / 10000 = 0.80$ M2

模版小計: $23.84 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 - [\text{版底牆交接}] 0.80 = 23.03$ M2

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$535.7 * 445.0 / 10000 * 16 / 100 = 3.814$ M3

RC小計: $3.814 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 3.814$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4= $825.57 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 825.57 \text{ M}$ ($825.57 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.8206 \text{ T}$)

#5= $52.93 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 52.93 \text{ M}$ ($52.93 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.0826 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.903 T

模版小計(清) = 23.03 M2

混凝土小計 = 3.814 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 61 [X6:+157,Y16:-100]; 尺寸(樑口□): 387.50 * 445.00 cm ; [擴充半樑]: 430.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(387.5/100) = 3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(445/100) = 4$ 列

工作筋總長: $50.00 * 3 * 4 / 100 = 6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積□] 17.20 = 17.20 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

$([W15:\text{牆段}-1] 387.50 * 15) / 10000 = 0.58$ M2

模版小計: $17.20 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 - [\text{版底牆交接}] 0.58 = 16.62$ M2

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□] $17.20 * 16 / 100 = 2.752$ M3

RC小計: $2.752 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 2.752$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4= $459.16 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 459.16 \text{ M}$ ($459.16 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.4564 \text{ T}$)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.516 T

模版小計(清) = 16.62 M2

混凝土小計 = 2.752 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S1, 位置序號: 10 [X4:-52,Y9:+162]; 尺寸(樑口□): 357.50 * 595.00 cm ; [擴充半樑]: 400.00

* 645.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

模板計算:

模板面積: 計算式: $357.5*595.0/10000=21.27$ M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M2
 模板小計: $21.27-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=21.27$ M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$357.5*595.0/10000*16/100=3.403$ M3
 RC小計: $3.403-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.403$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $570.86\text{ M}*(1-0.0000)=570.86\text{ M}$ ($570.86\text{ M}*0.994/1000=0.5674\text{ T}$)
 #5= $42.85\text{ M}*(1-0.0000)=42.85\text{ M}$ ($42.85\text{ M}*1.560/1000=0.0668\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.634 T

模板小計(清) = 21.27 M2

混凝土小計 = 3.403 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S1, 位置序號: 11 [X4:-52,Y10:+85];尺寸(樑口□):387.50 * 595.00 cm ;[擴充半樑]:430.00 * 645.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))645.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	138.60
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (595/20)+1)/100	163.06
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))645.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	138.60
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (595/20)+1)/100	163.06

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(595/100)=5$ 列
 工作筋總長: $50.00*3*5/100=7.50$ M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $645.00*(\text{ceiling}(387.50/200)+1)=1935.00$ cm
 短向總長: $430.00*(\text{ceiling}(595.00/200)+1)=1720.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1935.00+1720.00)/100=36.55$ M

模板計算:

模板面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積□]22.86 = 22.86 M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

[(W15:牆段-1)97.50*15+[W15:牆段-2]352.50*15)/10000= 0.68 M2

模版小計:22.86-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.68=22.19 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]22.86*16/100= 3.658 M3

RC小計:3.658-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.658 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=603.32 M*(1-0.0000)=603.32 M (603.32 M*0.994/1000= 0.5997 T)

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

鋼筋小計(主要筋)= 0.668 T

模版小計(清)= 22.19 M2

混凝土小計 = 3.658 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S1, 位置序號: 12 [X4:-52,Y11:-8];尺寸(樑口□):357.50 * 595.00 cm ;[擴充半樑]:400.00 * 645.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(357.5/100)= 3 行

水平向排數: Int(595/100)= 5 列

工作筋總長: 50.00*3*5/100= 7.50 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 645.00*(ceiling(357.50/200)+1)= 1935.00 cm

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

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

模版計算:

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

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計:21.27-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=21.27 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

RC小計:3.403-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.403 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=570.86 M*(1-0.0000)=570.86 M (570.86 M*0.994/1000= 0.5674 T)

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

鋼筋小計(主要筋)= 0.634 T

模版小計(清)= 21.27 M2

混凝土小計 = 3.403 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 13 [X4:+158,Y12:-114];尺寸(樑口□):330.00 * 205.00 cm ;[擴充半樑]:372.50 * 247.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))372.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (205/20)+1)/100	46.26
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))247.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (330/20)+1)/100	58.40

#4		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]372.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(205/20)+1)/100$	46.26
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	$([短邊(樑心)]247.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(330/20)+1)/100$	58.40

工作筋計算:

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

垂直向排數: $Int(330/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(205/100)=2$ 列

工作筋總長: $50.00*3*2/100=3.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $247.50*(ceiling(330.00/200)+1)=742.50$ cm

短向總長: $372.50*(ceiling(205.00/200)+1)=1117.50$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(742.50+1117.50)/100=18.60$ M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $6.65=6.65$ M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

模版小計: $6.65-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=6.65$ 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] $6.65*16/100=1.063$ M³

RC小計: $1.063-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.063$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= 209.30 M*(1-0.0000)= 209.30 M (209.30 M* $0.994/1000=0.2080$ T)

#5= 21.60 M*(1-0.0000)= 21.60 M (21.60 M* $1.560/1000=0.0337$ T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.242 T

模版小計(清)= 6.65 M²

混凝土小計= 1.063 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 62 [X6:+157,Y17:-193];尺寸(樑口□): $357.50 * 445.00$ cm ;[擴充半樑]: $400.00 * 495.00$ cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $Int(357.5/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(445/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00*3*4/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $495.00*(ceiling(357.50/200)+1)=1485.00$ cm

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

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

模版計算:

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

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1] $357.50*15$)/ $10000=0.54$ M²

模版小計: $15.91-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.54=15.37$ M²

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$357.5*445.0/10000*16/100=2.545$ M³

RC小計:2.545-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.545 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=434.50 M*(1-0.0000)=434.50 M (434.50 M*0.994/1000= 0.4319 T)

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

鋼筋小計(主要筋)= 0.489 T

模版小計(清)= 15.37 M2

混凝土小計 = 2.545 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 63 [X6:+157,Y17:+230];尺寸(樑口□):387.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:430.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(387.5/100)= 3 行

水平向排數: Int(445/100)= 4 列

工作筋總長: 50.00*3*4/100= 6.00 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積□]17.20 = 17.20 M2

註: Aqe8.2樑柱樑優先計算法,版面積已取樑口□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1]387.50*15)/10000= 0.58 M2

模版小計:17.20-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.58=16.62 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□]17.20*16/100= 2.752 M3

RC小計:2.752-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.752 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=459.16 M*(1-0.0000)=459.16 M (459.16 M*0.994/1000= 0.4564 T)

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

鋼筋小計(主要筋)= 0.516 T

模版小計(清)= 16.62 M2

混凝土小計 = 2.752 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 64 [X6:+157,Y18:+137];尺寸(樑口□):357.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:400.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

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

#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心)]400.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (445/20)+1)/100	114.08
----	---	------------------	---	--------

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(357.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00*3*4/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1]357.50*15)/10000=0.54 M2

模版小計: $15.91-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.54=15.37$ M2

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$357.5*445.0/10000*16/100=2.545$ M3

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=434.50 M*(1-0.0000)=434.50 M ($434.50 \text{ M}*0.994/1000=0.4319$ T)

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

鋼筋小計(主要筋)=0.489 T

模版小計(清)=15.37 M2

混凝土小計=2.545 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 81 [X7:-219,Y21:-57]; 尺寸(樑口□): 445.00 * 387.50 cm ; [擴充半樑]: 495.00 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心)]495.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (387.5/20)+1)/100	118.20
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心)]430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	109.94
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心)]495.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (387.5/20)+1)/100	118.20
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心)]430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	109.94

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*4*3/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積□]17.20 = 17.20 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1]387.50*15)/10000=0.58 M2

模版小計: $17.20-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.58=16.62$ M2

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□]17.20*16/100=2.752 M3

RC小計: $2.752-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.752$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=456.28 M*(1-0.0000)=456.28 M (456.28 M*0.994/1000= 0.4535 T)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.513 T

模版小計(清)= 16.62 M2

混凝土小計 = 2.752 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S1, 位置序號: 82 [X7:-219,Y22:+14];尺寸(樑口□):595.00 * 387.50 cm ;[擴充半樑]:645.00 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))645.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (387.5/20)+1)/100	148.20
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (595/20)+1)/100	163.06
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))645.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (387.5/20)+1)/100	148.20
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (595/20)+1)/100	163.06

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(595/100)=5$ 行

水平向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*5*3/100=7.50$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積口]22.86 = 22.86 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1]97.50*15+[W15:牆段-2]352.50*15)/10000= 0.68 M2

模版小計: $22.86-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.68=22.19$ 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]22.86*16/100= 3.658 M3

RC小計: $3.658-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.658$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=622.52 M*(1-0.0000)=622.52 M (622.52 M*0.994/1000= 0.6188 T)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.688 T

模版小計(清)= 22.19 M2

混凝土小計 = 3.658 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S4, 位置序號: 85 [X8:-85,Y13:-52];尺寸(樑口□):405.00 * 357.50 cm ;[擴充半樑]:455.00 * 400.00 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))455.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (357.5/20)+1)/100	109.25
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))400.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (405/15)+1)/100	128.80
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))455.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (357.5/20)+1)/100	109.25
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))400.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (405/15)+1)/100	128.80

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(405/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(357.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $68.00*4*3/100=8.16$ 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: $400.00*(\text{ceiling}(405.00/200)+1)=1600.00$ cm

短向總長: $455.00*(\text{ceiling}(357.50/200)+1)=1365.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1600.00+1365.00)/100=29.65$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $405.0*357.5/10000=14.48$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計: $14.48-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=14.48$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$405.0*357.5/10000*25/100=3.620$ M3

RC小計: $3.620-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.620$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5= 476.10 M*(1-0.0000)= 476.10 M (476.10 M* $1.560/1000=0.7427$ T)

#6= 37.81 M*(1-0.0000)= 37.81 M (37.81 M* $2.250/1000=0.0851$ T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.828 T

模版小計(清)= 14.48 M2

混凝土小計= 3.620 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 89 [X8:-126,Y21:-57];尺寸(樑口□): $445.00*357.50$ cm ;[擴充半樑]: $495.00*400.00$ cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	$([\text{長邊(樑心)}]495.00+[\text{延伸+彎鉤}]48+48)*(\text{Round}(357.5/20)+1)/100$	112.29
#4		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}]400.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(445/20)+1)/100$	103.04
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$([\text{長邊(樑心)}]495.00+[\text{延伸+彎鉤}]48+48)*(\text{Round}(357.5/20)+1)/100$	112.29
#4		雙層簡易式短向下層	$([\text{短邊(樑心)}]400.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(445/20)+1)/100$	103.04

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(357.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*4*3/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

$([W15:\text{牆段}-1]357.50*15)/10000=0.54$ M2

模版小計: $15.91-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.54=15.37$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$445.0*357.5/10000*16/100=2.545$ M3

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= 430.66 M*(1-0.0000)= 430.66 M (430.66 M* $0.994/1000=0.4281$ T)

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

鋼筋小計(主要筋)= 0.486 T

模版小計(清)= 15.37 M2

混凝土小計= 2.545 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S1, 位置序號: 90 [X8:-126,Y22:+14];尺寸(樑口□):595.00 * 357.50 cm ;[擴充半樑]:645.00 * 400.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層-邊沿	[(長邊(樑心))645.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (357.5/20)+1)/100	140.79
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))400.00+[延伸+搭接]48*1)*(Round (595/20)+1)/100	138.88
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	[(長邊(樑心))645.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (357.5/20)+1)/100	140.79
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))400.00+[延伸+搭接]48*1)*(Round (595/20)+1)/100	138.88

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(595/100)=5$ 行

水平向排數: $\text{Int}(357.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*5*3/100=7.50$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計: $21.27-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=21.27$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

RC小計: $3.403-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.403$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= 559.34 M*(1-0.0000)= 559.34 M (559.34 M*0.994/1000=0.5560 T)

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

鋼筋小計(主要筋)=0.623 T

模版小計(清)=21.27 M2

混凝土小計=3.403 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S4, 位置序號: 91 [X9:+28,Y13:-120];尺寸(樑口□):405.00 * 357.50 cm ;[擴充半樑]:455.00 * 400.00 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層-邊沿	[(長邊(樑心))455.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (357.5/20)+1)/100	109.25
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))400.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (405/15)+1)/100	145.60
#5		雙層簡易式長向下層-邊沿	[(長邊(樑心))455.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (357.5/20)+1)/100	109.25
#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 (405/15)+1)/100	145.60

角隅筋計算:

補強點1: #6:[補強長度]150*[四捨五入](150/15)*2*[上下層]2/100=60.0 M

補強點2: #6:[補強長度]150*[四捨五入](150/15)*2*[上下層]2/100=60.0 M

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(405/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(357.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $68.00*4*3/100=8.16$ 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: $400.00 \times (\text{ceiling}(405.00/200)+1) = 1600.00 \text{ cm}$
 短向總長: $455.00 \times (\text{ceiling}(357.50/200)+1) = 1365.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1600.00+1365.00)/100 = 29.65 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $405.0 \times 357.5 / 10000 = 14.48 \text{ M}^2$
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M2
 模版小計: $14.48 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 14.48 \text{ M}^2$
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$405.0 \times 357.5 / 10000 \times 25 / 100 = 3.620 \text{ M}^3$
 RC小計: $3.620 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.620 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5=509.70 M*(1-0.0000)=509.70 M ($509.70 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.7951 \text{ T}$)
 #6=37.81 M*(1-0.0000)=37.81 M ($37.81 \text{ M} \times 2.250 / 1000 = 0.0851 \text{ T}$)
 **開口補強筋部分小計(含版繫筋):
 #6=120.00 M = 120.00 M ($120.00 \times 2.250 / 1000 = 0.2700 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 1.150 T

模版小計(清)= 14.48 M2

混凝土小計 = 3.620 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 94 [X9:-49,Y21:-57];尺寸(樑口□):445.00 * 387.50 cm ;[擴充半樑]:495.00 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)])495.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (387.5/20)+1)/100	118.20
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)])430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	109.94
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)])495.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (387.5/20)+1)/100	118.20
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)])430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	109.94

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16-6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$
 垂直向排數: $\text{Int}(445/100) = 4 \text{ 行}$
 水平向排數: $\text{Int}(387.5/100) = 3 \text{ 列}$
 工作筋總長: $50.00 \times 4 \times 3 / 100 = 6.00 \text{ M}$
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $430.00 \times (\text{ceiling}(445.00/200)+1) = 1720.00 \text{ cm}$
 短向總長: $495.00 \times (\text{ceiling}(387.50/200)+1) = 1485.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1720.00+1485.00)/100 = 32.05 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積□]17.20 = 17.20 M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M2
 版底牆連接模版扣除:
 $([W15:\text{牆段}-1]387.50 \times 15) / 10000 = 0.58 \text{ M}^2$
 模版小計: $17.20 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.58 = 16.62 \text{ M}^2$
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□]17.20*16/100= 2.752 M3
 RC小計: $2.752 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.752 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=456.28 M*(1-0.0000)=456.28 M ($456.28 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.4535 \text{ T}$)
 #5=38.05 M*(1-0.0000)=38.05 M ($38.05 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0594 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.513 T

模版小計(清)= 16.62 M2

混凝土小計 = 2.752 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S1, 位置序號: 95 [X9:-49,Y22:+14];尺寸(樑口□):595.00 * 387.50 cm ;[擴充半樑]:645.00 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層-邊沿	[(長邊(樑心))645.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (387.5/20)+1)/100	148.20
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (595/20)+1)/100	148.18
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	[(長邊(樑心))645.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (387.5/20)+1)/100	148.20
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (595/20)+1)/100	148.18

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(595/100)=5$ 行

水平向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*5*3/100=7.50$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積□]22.86 = 22.86 M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

$([W15:牆段-1]352.50*15+[W15:牆段-2]97.50*15)/10000=0.68$ M²

模版小計: $22.86-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.68=22.19$ 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□]22.86*16/100= 3.658 M³

RC小計: $3.658-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.658$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=592.76 M*(1-0.0000)=592.76 M (592.76 M*0.994/1000= 0.5892 T)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.658 T

模版小計(清)= 22.19 M²

混凝土小計 = 3.658 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 101 [X10:+44,Y21:-57];尺寸(樑口□):445.00 * 357.50 cm ;[擴充半樑]:495.00 * 400.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層-邊沿	[(長邊(樑心))495.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (357.5/20)+1)/100	112.29
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	103.04
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	[(長邊(樑心))495.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (357.5/20)+1)/100	112.29
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	103.04

角隅筋計算:

補強點1: #5:[補強長度]150*[四捨五入](150/15)*2*[上下層]2/100= 60.0 M

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(357.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*4*3/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $445.0 \times 357.5 / 10000 = 15.91 \text{ M}^2$
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M²
版底牆連接模版扣除:
([W15:牆段-1] 357.50×15)/10000= 0.54 M²
模版小計: $15.91 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.54 = 15.37 \text{ M}^2$
註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$445.0 \times 357.5 / 10000 \times 16 / 100 = 2.545 \text{ M}^3$
RC小計: $2.545 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.545 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=430.66 M*(1-0.0000)=430.66 M ($430.66 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.4281 \text{ T}$)
#5=36.85 M*(1-0.0000)=36.85 M ($36.85 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0575 \text{ T}$)
**開口補強筋部分小計(含版繫筋):
#5=60.00 M = 60.00 M ($60.00 \times 1.560 / 1000 = 0.0936 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.579 T

模版小計(清)= 15.37 M²

混凝土小計 = 2.545 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S1, 位置序號: 102 [X10:+44,Y22:+14];尺寸(樑口□):595.00 * 357.50 cm ;[擴充半樑]:645.00 * 400.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)] $645.00 + [\text{延伸} + \text{彎鉤}]48 + 48$)*(Round ($357.5/20$)+1)/100	140.79
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	([短邊(樑心)] $400.00 + [\text{延伸} + \text{彎鉤}]48 + 48$)*(Round ($595/20$)+1)/100	153.76
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)] $645.00 + [\text{延伸} + \text{彎鉤}]48 + 48$)*(Round ($357.5/20$)+1)/100	140.79
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	([短邊(樑心)] $400.00 + [\text{延伸} + \text{彎鉤}]48 + 48$)*(Round ($595/20$)+1)/100	153.76

角隅筋計算:

補強點1: #5:[補強長度] $150 \times [\text{四捨五入}](150/15) \times 2 \times [\text{上下層}]2 / 100 = 60.0 \text{ M}$

工作筋計算:

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $595.0 \times 357.5 / 10000 = 21.27 \text{ M}^2$
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M²
模版小計: $21.27 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 21.27 \text{ M}^2$
註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$595.0 \times 357.5 / 10000 \times 16 / 100 = 3.403 \text{ M}^3$
RC小計: $3.403 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.403 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=589.10 M*(1-0.0000)=589.10 M ($589.10 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.5856 \text{ T}$)
#5=42.85 M*(1-0.0000)=42.85 M ($42.85 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0668 \text{ T}$)
**開口補強筋部分小計(含版繫筋):
#5=60.00 M = 60.00 M ($60.00 \times 1.560 / 1000 = 0.0936 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.746 T

模版小計(清)= 21.27 M²

混凝土小計 = 3.403 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S4, 位置序號: 108 [X14:-1,Y12:-155];尺寸(樑口□):355.66 * 355.66 cm ;[擴充半樑]:403.42 * 403.42 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層-邊沿	[(長邊(樑心))403.42+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (355.66/20)+1)/100	99.45
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))403.42+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (355.66/15)+1)/100	130.86
#5		雙層簡易式長向下層-邊沿	[(長邊(樑心))403.42+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (355.66/20)+1)/100	99.45
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))403.42+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (355.66/15)+1)/100	130.86

角隅筋計算:

補強點1: #6:[補強長度]150*[四捨五入](150/15)*2*[上下層]2/100= 60.0 M

補強點2: #6:[補強長度]150*[四捨五入](150/15)*2*[上下層]2/100= 60.0 M

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(355.66/100)= 3 行

水平向排數: Int(355.66/100)= 3 列

工作筋總長: 68.00*3*3/100= 6.12 M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 403.42*(ceiling(355.66/200)+1)= 1210.26 cm

短向總長: 403.42*(ceiling(355.66/200)+1)= 1210.26 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (1210.26+1210.26)/100= 24.21 M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積□]12.49 = 12.49 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計:12.49-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=12.49 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□]12.49*25/100= 3.122 M3

RC小計:3.122-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.122 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5=460.61 M*(1-0.0000)=460.61 M (460.61 M*1.560/1000= 0.7186 T)

#6=30.33 M*(1-0.0000)=30.33 M (30.33 M*2.250/1000= 0.0682 T)

**開口補強筋部分小計(含版繫筋):

#6=120.00 M = 120.00 M (120.00*2.250/1000= 0.2700 T)

鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 1.057 T

模版小計(清)= 12.49 M2

混凝土小計 = 3.122 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS1, 位置序號: 71 [X6:-149,Y14:+114];尺寸(樑口□):187.81 * 187.81 cm ;[擴充半樑]:220.89 * 220.89 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層-邊沿	[(長邊(樑心))220.89+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (187.81/15)+1)/100	47.72
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))220.89+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (187.81/15)+1)/100	47.72
#5		雙層簡易式長向下層-邊沿	[(長邊(樑心))220.89+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (187.81/15)+1)/100	47.72
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))220.89+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (187.81/15)+1)/100	47.72

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(187.81/100)= 1 行

水平向排數: Int(187.81/100)= 1 列

工作筋總長: 68.00*1*1/100= 0.68 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: $220.89 \times (\text{ceiling}(187.81/200)+1) = 441.78 \text{ cm}$
 短向總長: $220.89 \times (\text{ceiling}(187.81/200)+1) = 441.78 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(441.78+441.78)/100 = 8.84 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $3.53 = 3.53 \text{ M}^2$
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第3邊:5.76*25+第4邊:51.98*25+第5邊:62.78*25+第6邊:62.78*25+第7邊:62.78*25+第8邊:62.78*25+第9邊:62.78*25+第10邊:62.78*25+第11邊:62.78*25+第12邊:20.12*25+第13邊:11.27*25+第14邊:8.07*25+第15邊:13.76*25+第16邊:9.56*25)/10000=1.40 M2
 模版小計:3.53-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=3.53 M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模)=1.40 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $3.53 \times 25/100 = 0.882 \text{ M}^3$
 RC小計:0.882-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.882 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #5=190.90 M*(1-0.0000)=190.90 M ($190.90 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.2978 \text{ T}$)
 #6=9.52 M*(1-0.0000)=9.52 M ($9.52 \text{ M} \times 2.250/1000 = 0.0214 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.319 T
 模版小計(清) = 3.53 M2
 側模小計(普通模) = 1.40 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.882 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S15F, 位置序號: 86 [X8:-149,Y13:+81];尺寸(樑口□):179.33 * 179.33 cm ;[擴充半樑]:185.64 * 185.64 cm; 版厚: 15 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))185.64+[延伸-搭接]48*1)*(Round (179.33/15)+1)/100	30.37
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))185.64+[延伸-搭接]48*1)*(Round (179.33/15)+1)/100	30.37
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))185.64+[延伸-搭接]48*1)*(Round (179.33/15)+1)/100	30.37
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))185.64+[延伸-搭接]48*1)*(Round (179.33/15)+1)/100	30.37

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (15-6) \times 2 + 10 = 48.00 \text{ cm}$
 垂直向排數: $\text{Int}(179.33/100) = 1 \text{ 行}$
 水平向排數: $\text{Int}(179.33/100) = 1 \text{ 列}$
 工作筋總長: $48.00 \times 1 \times 1/100 = 0.48 \text{ M}$
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $185.64 \times (\text{ceiling}(179.33/200)+1) = 371.28 \text{ cm}$
 短向總長: $185.64 \times (\text{ceiling}(179.33/200)+1) = 371.28 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(371.28+371.28)/100 = 7.43 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $3.22 = 3.22 \text{ M}^2$
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第52邊:13.48*15+第53邊:13.48*15+第54邊:13.47*15+第55邊:13.48*15+第56邊:13.48*15+第57邊:13.47*15+第58邊:13.48*15+第59邊:13.49*15+第60邊:13.47*15+第61邊:13.48*15+第62邊:13.48*15+第63邊:13.47*15+第64邊:13.48*15+第65邊:13.48*15+第66邊:13.48*15+第67邊:84.55*15+第68邊:6.72*15+第69邊:6.73*15+第70邊:6.73*15+第71邊:6.73*15+第72邊:6.73*15+第73邊:6.73*15+第74邊:6.73*15+第75邊:6.73*15+第76邊:6.73*15+第77邊:6.73*15+第78邊:6.73*15+第79邊:6.73*15+第80邊:6.73*15+第81邊:6.73*15+第82邊:6.73*15+第83邊:6.73*15+第84邊:5.98*15+第85邊:5.98*15+第86邊:5.98*15+第87邊:5.98*15+第88邊:5.98*15+第89邊:5.98*15+第90邊:5.98*15+第91邊:5.98*15+第92邊:5.98*15+第93邊:5.98*15+第94邊:5.98*15+第95邊:5.98*15+第96邊:5.98*15+第97邊:5.98*15+第98邊:5.98*15+第99邊:112.28*15+第100邊:35.00*15)/10000=0.97 M2
 模版小計:3.22-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=3.22 M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模)=0.97 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $3.22 \times 15/100 = 0.482 \text{ M}^3$
 RC小計:0.482-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.482 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #4=121.49 M*(1-0.0000)=121.49 M ($121.49 \text{ M} \times 0.994/1000 = 0.1208 \text{ T}$)

#5=7.91 M*(1-0.0000)=7.91 M (7.91 M*1.560/1000= 0.0123 T)
 鋼筋小計(主要筋)= 0.133 T
 模版小計(清)= 3.22 M2
 側模小計(普通模)= 0.97 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.482 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S15F, 位置序號: 87 [X8:-152,Y13:+226];尺寸(樑口□):103.90 * 103.90 cm ;[擴充半樑]:129.27 * 129.27 cm; 版厚: 15 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)])129.27+[延伸-搭接]48*1)*(Round (103.9/15)+1)/100	14.18
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)])129.27+[延伸-搭接]48*1)*(Round (103.9/15)+1)/100	14.18
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)])129.27+[延伸-搭接]48*1)*(Round (103.9/15)+1)/100	14.18
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)])129.27+[延伸-搭接]48*1)*(Round (103.9/15)+1)/100	14.18

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
 垂直向排數: Int(103.9/100)= 1 行
 水平向排數: Int(103.9/100)= 1 列
 工作筋總長: 48.00*1*1/100= 0.48 M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: 129.27*(ceiling(103.90/200)+1)= 258.54 cm
 短向總長: 129.27*(ceiling(103.90/200)+1)= 258.54 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (258.54+258.54)/100= 5.17 M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積□]1.08 = 1.08 M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第5邊:17.29*15+第6邊:34.58*15+第7邊:34.58*15+第8邊:17.29*15+第9邊:17.29*15+第10邊:17.29*15+第11邊:17.29*15+第12邊:17.29*15+第13邊:17.29*15)/10000=0.29 M2
 模版小計:1.08-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=1.08 M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模)=0.29 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□]1.08*15/100= 0.162 M3
 RC小計:0.162-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.162 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #4=56.73 M*(1-0.0000)=56.73 M (56.73 M*0.994/1000= 0.0564 T)
 #5=5.65 M*(1-0.0000)=5.65 M (5.65 M*1.560/1000= 0.0088 T)
 鋼筋小計(主要筋)= 0.065 T
 模版小計(清)= 1.08 M2
 側模小計(普通模)= 0.29 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.162 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS1, 位置序號: 107 [X13:-12,Y12:+187];尺寸(樑口□):244.10 * 244.10 cm ;[擴充半樑]:279.08 * 279.08 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)])279.08+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (244.1/15)+1)/100	67.84
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)])279.08+[延伸-搭接]60*1)*(Round (244.1/15)+1)/100	57.64
#5		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)])279.08+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (244.1/15)+1)/100	67.84
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)])279.08+[延伸-搭接]60*1)*(Round (244.1/15)+1)/100	57.64

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(25-6)*2+10=68.00$ cm
垂直向排數: $\text{Int}(244.1/100)=2$ 行
水平向排數: $\text{Int}(244.1/100)=2$ 列
工作筋總長: $68.00*2*2/100=2.72$ M
#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: $279.08*(\text{ceiling}(244.10/200)+1)=837.24$ cm
短向總長: $279.08*(\text{ceiling}(244.10/200)+1)=837.24$ cm
版長短向施工支撐工作筋總長: $(837.24+837.24)/100=16.74$ M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $5.96=5.96$ M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第2邊: $28.08*25$ +第3邊: $28.08*25$ +第4邊: $28.08*25$ +第5邊: $28.08*25$ +第6邊: $28.08*25$ +第7邊: $28.09*25$ +第8邊: $28.08*25$ +第9邊: $28.08*25$ +第10邊: $28.08*25$ +第11邊: $28.08*25$ +第12邊: $28.09*25$ +第13邊: $28.07*25$ +第14邊: $28.09*25$ +第15邊: $28.08*25$ +第16邊: $40.19*25$ +第17邊: $24.23*25$ +第18邊: $24.24*25$ +第19邊: $24.23*25$ +第20邊: $24.23*25$ +第21邊: $24.23*25$ +第22邊: $24.23*25$ +第23邊: $24.22*25$ +第24邊: $36.18*25$)/10000= 1.60 M2
模版小計: 5.96 -[版開口]0.00+[版開口封模]0.00= 5.96 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):= 1.60 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $5.96*25/100=1.490$ M3
RC小計: 1.490 -[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000= 1.490 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5= 250.97 M*(1-0.0000)= 250.97 M (250.97 M* $1.560/1000=0.3915$ T)
#6= 19.46 M*(1-0.0000)= 19.46 M (19.46 M* $2.250/1000=0.0438$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.435 T

模版小計(清) = 5.96 M2

側模小計(普通模) = 1.60 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 1.490 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS1, 位置序號: 93 [X9:+60,Y14:-247];尺寸(樑口□): $281.89 * 281.89$ cm ;[擴充半樑]: $314.95 * 314.95$ cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心)) 314.95 + [延伸-搭接] $60*1$]*(Round $(281.89/15)+1$)/100	74.99
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心)) 314.95 + [延伸+彎鉤] $60+60$]*(Round $(281.89/15)+1$)/100	86.99
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心)) 314.95 + [延伸-搭接] $60*1$]*(Round $(281.89/15)+1$)/100	74.99
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心)) 314.95 + [延伸+彎鉤] $60+60$]*(Round $(281.89/15)+1$)/100	86.99

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(25-6)*2+10=68.00$ cm
垂直向排數: $\text{Int}(281.89/100)=2$ 行
水平向排數: $\text{Int}(281.89/100)=2$ 列
工作筋總長: $68.00*2*2/100=2.72$ M
#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: $314.95*(\text{ceiling}(281.89/200)+1)=944.85$ cm
短向總長: $314.95*(\text{ceiling}(281.89/200)+1)=944.85$ cm
版長短向施工支撐工作筋總長: $(944.85+944.85)/100=18.90$ M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $7.95=7.95$ M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第3邊: $50.06*25$ +第4邊: $50.06*25$ +第5邊: $50.06*25$ +第6邊: $50.06*25$ +第7邊: $50.06*25$ +第8邊: $50.06*25$ +第10邊: $25.98*25$)/10000= 0.82 M2
模版小計: 7.95 -[版開口]0.00+[版開口封模]0.00= 7.95 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模):= 0.82 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $7.95*25/100=1.987$ M3
RC小計: 1.987 -[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000= 1.987 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

$\#5=323.96 \text{ M} \times (1-0.0000)=323.96 \text{ M}$ ($323.96 \text{ M} \times 1.560/1000=0.5054 \text{ T}$)
 $\#6=21.62 \text{ M} \times (1-0.0000)=21.62 \text{ M}$ ($21.62 \text{ M} \times 2.250/1000=0.0486 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.554 T
 模版小計(清) = 7.95 M2
 側模小計(普通模) = 0.82 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 1.987 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S1, 位置序號: 9 [X4:-52,Y9:-245];尺寸(樑口□):387.50 * 595.00 cm ;[擴充半樑]:430.00 * 645.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層-邊沿	[(長邊(樑心))]645.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (387.5/20)+1)/100	148.20
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))]430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (595/20)+1)/100	163.06
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	[(長邊(樑心))]645.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (387.5/20)+1)/100	148.20
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))]430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (595/20)+1)/100	163.06

角隅筋計算:
 補強點1: $\#5$: [補強長度]150*[四捨五入]((150/15)*2*[上下層]2/100= 60.0 M
 工作筋計算:
 $\#5$ 工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00 \text{ cm}$
 垂直向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(595/100)=5$ 列
 工作筋總長: $50.00*3*5/100=7.50 \text{ M}$
 $\#5$ 長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $645.00*(\text{ceiling}(387.50/200)+1)=1935.00 \text{ cm}$
 短向總長: $430.00*(\text{ceiling}(595.00/200)+1)=1720.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1935.00+1720.00)/100=36.55 \text{ M}$

模版計算:
 模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積□]22.86 = 22.86 M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M2
 版底牆連接模版扣除:
 $([W15:牆段-1]97.50*15+[W15:牆段-2]352.50*15)/10000=0.68 \text{ M2}$
 模版小計: $22.86-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.68=22.19 \text{ M2}$
 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□]22.86*16/100= 3.658 M3
 RC小計: $3.658-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.658 \text{ M3}$

-----計算結果小計-----
 鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 $\#4=622.52 \text{ M} \times (1-0.0000)=622.52 \text{ M}$ ($622.52 \text{ M} \times 0.994/1000=0.6188 \text{ T}$)
 $\#5=44.05 \text{ M} \times (1-0.0000)=44.05 \text{ M}$ ($44.05 \text{ M} \times 1.560/1000=0.0687 \text{ T}$)
 **開口補強筋部分小計(含版繫筋):
 $\#5=60.00 \text{ M} = 60.00 \text{ M}$ ($60.00 \times 1.560/1000=0.0936 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.781 T
 模版小計(清) = 22.19 M2
 混凝土小計 = 3.658 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 45 [X5:-122,Y9:+162];尺寸(樑口□):357.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:400.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

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

#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})400.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] * (\text{Round } (445/20) + 1) / 100$	114.08
----	---	------------------	--	--------

工作筋計算:

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

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

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

$([W15:牆段-1]357.50 * 15) / 10000 = 0.54 \text{ M}^2$

模版小計: $15.91 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.54 = 15.37 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $434.50 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 434.50 \text{ M}$ ($434.50 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.4319 \text{ T}$)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.489 T

模版小計(清) = 15.37 M2

混凝土小計 = 2.545 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S0, 位置序號: 76 [X6:-115,Y22:-168];尺寸(樑口□):237.01 * 237.01 cm ;[擴充半樑]:268.47 * 268.47 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})268.47 + [\text{延伸+搭接}]48 * 1] * (\text{Round } (237.01/20) + 1) / 100$	41.14
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})268.47 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] * (\text{Round } (237.01/20) + 1) / 100$	47.38
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})268.47 + [\text{延伸+搭接}]48 * 1] * (\text{Round } (237.01/20) + 1) / 100$	41.14
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})268.47 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] * (\text{Round } (237.01/20) + 1) / 100$	47.38

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(237.01/100) = 2 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(237.01/100) = 2 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00 * 2 * 2 / 100 = 2.00 \text{ M}$

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $268.47 * (\text{ceiling}(237.01/200) + 1) = 805.41 \text{ cm}$

短向總長: $268.47 * (\text{ceiling}(237.01/200) + 1) = 805.41 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(805.41 + 805.41) / 100 = 16.11 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積□]5.62 = 5.62 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計: $5.62 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 5.62 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□] $5.62 * 16 / 100 = 0.899 \text{ M}^3$

RC小計: $0.899 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.899 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $177.04 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 177.04 \text{ M}$ ($177.04 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.1760 \text{ T}$)

#5=18.11 M*(1-0.0000)=18.11 M (18.11 M*1.560/1000= 0.0282 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.204 T
 模版小計(清)= 5.62 M2
 混凝土小計 = 0.899 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S10W, 位置序號: 2 [X3:-183,Y8:+126];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	([長邊(樑心)]57+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (32/15)+1)/100	2.79
#3		單層簡易式配筋短向-邊沿	([短邊(樑心)]50+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36+48)*(Round (50/15)+1)/100	5.36

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!
 #4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: 57.00*(ceiling(50.00/200)+1)= 114.00 cm
 短向總長: 50.00*(ceiling(32.00/200)+1)= 100.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (114.00+100.00)/100= 2.14 M

模版計算:

模版面積: 計算式:50.0*32.0/ 10000 = 0.16 M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第3邊:32.00*10)/10000=0.03 M2
 模版小計:0.16-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.16 M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模):=0.03 M2

RC計算:

50.0*32.0/ 10000 *10/100= 0.016 M3
 RC小計:0.016-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.016 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#3=8.15 M*(1-0.0000)=8.15 M (8.15 M*0.560/1000= 0.0046 T)
 #4=2.14 M*(1-0.0000)=2.14 M (2.14 M*0.994/1000= 0.0021 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.007 T

模版小計(清)= 0.16 M2

側模小計(普通模) = 0.03 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.016 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S10W, 位置序號: 5 [X3:-183,Y10:-44];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	([長邊(樑心)]57+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (32/15)+1)/100	2.79
#3		單層簡易式配筋短向-邊沿	([短邊(樑心)]50+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36+48)*(Round (50/15)+1)/100	5.36

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!
 #4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: 57.00*(ceiling(50.00/200)+1)= 114.00 cm
 短向總長: 50.00*(ceiling(32.00/200)+1)= 100.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (114.00+100.00)/100= 2.14 M

模版計算:

模版面積: 計算式:50.0*32.0/ 10000 = 0.16 M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第3邊:32.00*10)/10000=0.03 M2
 模版小計:0.16-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.16 M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模):=0.03 M2

RC計算:

50.0*32.0/ 10000 *10/100= 0.016 M3
 RC小計:0.016-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.016 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#3=8.15 M*(1-0.0000)=8.15 M (8.15 M*0.560/1000= 0.0046 T)

#4=2.14 M*(1-0.0000)=2.14 M (2.14 M*0.994/1000= 0.0021 T)
 鋼筋小計(主要筋)= 0.007 T
 模版小計(清)= 0.16 M2
 側模小計(普通模)= 0.03 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.016 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S10W, 位置序號: 16 [X4:+96,Y14:-159];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	[(長邊(樑心))]57+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (32/15)+1)/100	2.79
#3		單層簡易式配筋短向-邊沿	[(短邊(樑心))]50+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36+48)*(Round (50/15)+1)/100	5.36

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!
 #4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: 57.00*(ceiling(50.00/200)+1)= 114.00 cm
 短向總長: 50.00*(ceiling(32.00/200)+1)= 100.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (114.00+100.00)/100= 2.14 M

模版計算:

模版面積: 計算式:50.0*32.0/ 10000 = 0.16 M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第3邊:32.00*10)/10000=0.03 M2
 模版小計:0.16-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.16 M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模):=0.03 M2

RC計算:

50.0*32.0/ 10000 *10/100= 0.016 M3
 RC小計:0.016-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.016 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#3=8.15 M*(1-0.0000)=8.15 M (8.15 M*0.560/1000= 0.0046 T)
 #4=2.14 M*(1-0.0000)=2.14 M (2.14 M*0.994/1000= 0.0021 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.007 T
 模版小計(清)= 0.16 M2
 側模小計(普通模)= 0.03 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.016 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S10W, 位置序號: 18 [X4:+96,Y16:-229];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	[(長邊(樑心))]57+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (32/15)+1)/100	2.79
#3		單層簡易式配筋短向-邊沿	[(短邊(樑心))]50+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36+48)*(Round (50/15)+1)/100	5.36

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!
 #4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: 57.00*(ceiling(50.00/200)+1)= 114.00 cm
 短向總長: 50.00*(ceiling(32.00/200)+1)= 100.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (114.00+100.00)/100= 2.14 M

模版計算:

模版面積: 計算式:50.0*32.0/ 10000 = 0.16 M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第3邊:32.00*10)/10000=0.03 M2
 模版小計:0.16-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.16 M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模):=0.03 M2

RC計算:

50.0*32.0/ 10000 *10/100= 0.016 M3
 RC小計:0.016-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.016 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#3=8.15 M*(1-0.0000)=8.15 M (8.15 M*0.560/1000= 0.0046 T)
 #4=2.14 M*(1-0.0000)=2.14 M (2.14 M*0.994/1000= 0.0021 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.007 T
 模版小計(清)= 0.16 M2
 側模小計(普通模) = 0.03 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.016 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S10W, 位置序號: 19 [X4:+96,Y17:+101];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	[(長邊(樑心))57+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (32/15)+1)/100	2.79
#3		單層簡易式配筋短向-邊沿	[(短邊(樑心))50+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*48)*(Round (50/15)+1)/100	5.36

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!
 #4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: 57.00*(ceiling(50.00/200)+1)= 114.00 cm
 短向總長: 50.00*(ceiling(32.00/200)+1)= 100.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (114.00+100.00)/100= 2.14 M

模版計算:

模版面積: 計算式:50.0*32.0/ 10000 = 0.16 M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□ □ ,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第3邊:32.00*10)/10000=0.03 M2
 模版小計:0.16-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.16 M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模):=0.03 M2

RC計算:

50.0*32.0/ 10000 *10/100= 0.016 M3
 RC小計:0.016-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.016 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #3=8.15 M*(1-0.0000)=8.15 M (8.15 M*0.560/1000= 0.0046 T)
 #4=2.14 M*(1-0.0000)=2.14 M (2.14 M*0.994/1000= 0.0021 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.007 T
 模版小計(清)= 0.16 M2
 側模小計(普通模) = 0.03 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.016 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S10W, 位置序號: 21 [X4:+96,Y19:-69];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	[(長邊(樑心))57+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (32/15)+1)/100	2.79
#3		單層簡易式配筋短向-邊沿	[(短邊(樑心))50+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*48)*(Round (50/15)+1)/100	5.36

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!
 #4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: 57.00*(ceiling(50.00/200)+1)= 114.00 cm
 短向總長: 50.00*(ceiling(32.00/200)+1)= 100.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (114.00+100.00)/100= 2.14 M

模版計算:

模版面積: 計算式:50.0*32.0/ 10000 = 0.16 M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□ □ ,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第3邊:32.00*10)/10000=0.03 M2
 模版小計:0.16-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.16 M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模):=0.03 M2

RC計算:

50.0*32.0/ 10000 *10/100= 0.016 M3
 RC小計:0.016-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.016 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 $\#3=8.15 \text{ M} \times (1-0.0000)=8.15 \text{ M}$ ($8.15 \text{ M} \times 0.560/1000=0.0046 \text{ T}$)
 $\#4=2.14 \text{ M} \times (1-0.0000)=2.14 \text{ M}$ ($2.14 \text{ M} \times 0.994/1000=0.0021 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.007 T
 模版小計(清) = 0.16 M2
 側模小計(普通模) = 0.03 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.016 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S10W, 位置序號: 83 [X7:-90,Y23:-118];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	[(長邊(樑心))]57+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (32/15)+1)/100	2.79
#3		單層簡易式配筋短向-邊沿	[(短邊(樑心))]50+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36+48)*(Round (50/15)+1)/100	5.36

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!
 #4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $57.00 \times (\text{ceiling}(50.00/200)+1) = 114.00 \text{ cm}$
 短向總長: $50.00 \times (\text{ceiling}(32.00/200)+1) = 100.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(114.00+100.00)/100 = 2.14 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $50.0 \times 32.0 / 10000 = 0.16 \text{ M2}$
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第3邊: 32.00×10)/10000=0.03 M2
 模版小計: $0.16 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.16 \text{ M2}$
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模):=0.03 M2

RC計算:

$50.0 \times 32.0 / 10000 \times 10 / 100 = 0.016 \text{ M3}$
 RC小計: $0.016 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.016 \text{ M3}$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 $\#3=8.15 \text{ M} \times (1-0.0000)=8.15 \text{ M}$ ($8.15 \text{ M} \times 0.560/1000=0.0046 \text{ T}$)
 $\#4=2.14 \text{ M} \times (1-0.0000)=2.14 \text{ M}$ ($2.14 \text{ M} \times 0.994/1000=0.0021 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.007 T
 模版小計(清) = 0.16 M2
 側模小計(普通模) = 0.03 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.016 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S10W, 位置序號: 96 [X9:+80,Y23:-118];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	[(長邊(樑心))]57+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (32/15)+1)/100	2.79
#3		單層簡易式配筋短向-邊沿	[(短邊(樑心))]50+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36+48)*(Round (50/15)+1)/100	5.36

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!
 #4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $57.00 \times (\text{ceiling}(50.00/200)+1) = 114.00 \text{ cm}$
 短向總長: $50.00 \times (\text{ceiling}(32.00/200)+1) = 100.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(114.00+100.00)/100 = 2.14 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $50.0 \times 32.0 / 10000 = 0.16 \text{ M2}$
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第3邊: 32.00×10)/10000=0.03 M2
 模版小計: $0.16 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.16 \text{ M2}$
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模):=0.03 M2

RC計算:

$50.0 \times 32.0 / 10000 \times 10 / 100 = 0.016 \text{ M3}$
 RC小計: $0.016 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.016 \text{ M3}$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #3=8.15 M*(1-0.0000)=8.15 M (8.15 M*0.560/1000= 0.0046 T)
 #4=2.14 M*(1-0.0000)=2.14 M (2.14 M*0.994/1000= 0.0021 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.007 T
 模版小計(清) = 0.16 M2
 側模小計(普通模) = 0.03 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.016 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS0, 位置序號: 72 [X6:-115,Y17:-2];尺寸(樑口□):175.28 * 175.28 cm ;[擴充半樑]:183.57 * 183.57 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)])183.57+[延伸-搭接]48*1*(Round (175.28/15)+1)/100	30.10
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)])183.57+[延伸+彎鉤]48+48*(Round (175.28/10)+1)/100	53.12
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)])183.57+[延伸-搭接]48*1*(Round (175.28/15)+1)/100	30.10
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)])183.57+[延伸+彎鉤]48+48*(Round (175.28/10)+1)/100	53.12

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(20-6)*2+10 =58.00 cm
 垂直向排數: Int(175.28/100)= 1 行
 水平向排數: Int(175.28/100)= 1 列
 工作筋總長: 58.00*1*1/100= 0.58 M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: 183.57*(ceiling(175.28/200)+1)= 367.14 cm
 短向總長: 183.57*(ceiling(175.28/200)+1)= 367.14 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (367.14+367.14)/100= 7.34 M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積□]3.07 = 3.07 M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先算法,版面積已取樑口□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第1邊:203.48*20+第2邊:188.23*20)/10000=0.78 M2
 模版小計:3.07-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=3.07 M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模):=0.78 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□]3.07*20/100= 0.614 M3
 RC小計:0.614-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.614 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)
 #4=166.44 M*(1-0.0000)=166.44 M (166.44 M*0.994/1000= 0.1654 T)
 #5=7.92 M*(1-0.0000)=7.92 M (7.92 M*1.560/1000= 0.0124 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.178 T
 模版小計(清) = 3.07 M2
 側模小計(普通模) = 0.78 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.614 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS0, 位置序號: 73 [X6:-149,Y18:-238];尺寸(樑口□):182.11 * 182.11 cm ;[擴充半樑]:198.95 * 198.95 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)])198.95+[延伸+彎鉤]48+48*(Round (182.11/15)+1)/100	38.34
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)])198.95+[延伸-搭接]48*1*(Round (182.11/10)+1)/100	46.92
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)])198.95+[延伸+彎鉤]48+48*(Round (182.11/15)+1)/100	38.34

#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})198.95 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(182.11/10) + 1) / 100$	46.92
----	---	-----------	--	-------

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (20 - 6) \times 2 + 10 = 58.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(182.11/100) = 1 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(182.11/100) = 1 \text{ 列}$

工作筋總長: $58.00 \times 1 \times 1 / 100 = 0.58 \text{ M}$

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $198.95 \times (\text{ceiling}(182.11/200) + 1) = 397.90 \text{ cm}$

短向總長: $198.95 \times (\text{ceiling}(182.11/200) + 1) = 397.90 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(397.90 + 397.90) / 100 = 7.96 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積] $3.32 = 3.32 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第1邊: 144.36×20 + 第2邊: 459.62×20) / $10000 = 1.21 \text{ M}^2$

模版小計: $3.32 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 3.32 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

側模小計(普通模): $= 1.21 \text{ M}^2$

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $3.32 \times 20 / 100 = 0.663 \text{ M}^3$

RC小計: $0.663 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.663 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4 = $170.53 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 170.53 \text{ M}$ ($170.53 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.1695 \text{ T}$)

#5 = $8.54 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 8.54 \text{ M}$ ($8.54 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0133 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.183 T

模版小計(清) = 3.32 M²

側模小計(普通模) = 1.21 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.663 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S4, 位置序號: 98 [X11:+166,Y10:+230]; 尺寸(樑口□): 474.55 * 474.55 cm ; [擴充半樑]: 477.44 * 477.44 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})477.44 + [\text{延伸-搭接}]60 \times 1] \times (\text{Round}(474.55/20) + 1) / 100$	134.36
#5		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})477.44 + [\text{延伸-搭接}]60 \times 1] \times (\text{Round}(474.55/15) + 1) / 100$	177.36
#5		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})477.44 + [\text{延伸-搭接}]60 \times 1] \times (\text{Round}(474.55/20) + 1) / 100$	134.36
#5		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})477.44 + [\text{延伸-搭接}]60 \times 1] \times (\text{Round}(474.55/15) + 1) / 100$	177.36

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(474.55/100) = 4 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(474.55/100) = 4 \text{ 列}$

工作筋總長: $68.00 \times 4 \times 4 / 100 = 10.88 \text{ M}$

#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: $477.44 \times (\text{ceiling}(474.55/200) + 1) = 1909.76 \text{ cm}$

短向總長: $477.44 \times (\text{ceiling}(474.55/200) + 1) = 1909.76 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1909.76 + 1909.76) / 100 = 38.20 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積] $22.52 = 22.52 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第1邊: 750.00×25 + 第5邊: 750.00×25 + 第9邊: 1640.00×25) / $10000 = 7.85 \text{ M}^2$

版底牆連接模版扣除:

$[(\text{W15:牆段-1})750.00 \times 15 + (\text{W15:牆段-2})47.49 \times 15 + (\text{W15:牆段-3})65.00 \times 15 + (\text{W15:牆段-4})47.49 \times 15 + (\text{W15:牆段-5})750.00 \times 15 + (\text{W15:牆段-6})22.50 \times 15 + (\text{W15:牆段-7})47.48 \times 15 + (\text{W15:牆段-8})9.68 \times 15 + (\text{W15:牆段-9})100.63 \times 15 + (\text{W15S:牆段-10})92.49 \times 15 + (\text{W15S:牆段-11})2.18 \times 15 + (\text{W15S:牆段-12})100.63 \times 15 + (\text{W15S:牆段-13})100.62 \times 15 + (\text{W15S:牆段-14})2.18 \times 15 + (\text{W15S:牆段-15})92.49 \times 15 + (\text{W15S:牆段-16})100.63 \times 15 + (\text{W15S:牆段-17})4.36 \times 15 + (\text{W15S:牆段-18})100.63 \times 15 + (\text{W15S:牆段-19})100.63 \times 15 + (\text{W15S:牆段-20})4.36 \times 15 + (\text{W15S:牆段-21})100.63 \times 15 + (\text{W15S:牆段-22})92.49 \times 15 + (\text{W15S:牆段-23})2.18 \times 15 + (\text{W15S:牆段-24})100.63 \times 15 + (\text{W15S:牆段-25})100.62 \times 15 + (\text{W15S:牆段-26})2.18 \times 15 + (\text{W15S:牆段-27})92.49 \times 15 + (\text{W15S:牆段-28})9.68 \times 15 + (\text{W15S:牆段-29})100.63 \times 15] / 10000 = 4.71 \text{ M}^2$

模版小計:22.52-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]4.71=17.81 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):=7.85 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積]22.52*25/100= 5.630 M3

RC小計:5.630-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=5.630 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5=623.43 M*(1-0.0000)=623.43 M (623.43 M*1.560/1000= 0.9726 T)

#6=49.08 M*(1-0.0000)=49.08 M (49.08 M*2.250/1000= 0.1104 T)

鋼筋小計(主要筋)= 1.083 T

模版小計(清)= 17.81 M2

側模小計(普通模)= 7.85 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 5.630 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S4, 位置序號: 99 [X9:-110,Y12:-241];尺寸(樑口□):590.00 * 30.00 cm ;[擴充半樑]:590.00 * 55.00 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))]590.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(30/20)+1)/100	19.50
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))]55.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round(590/15)+1)/100	70.00
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))]590.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(30/20)+1)/100	19.50
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))]55.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round(590/15)+1)/100	70.00

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(590/100)= 5 行

水平向排數: Int(30/100)= 0 列

工作筋總長: 68.00*5*0/100= 0.00 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: 55.00*(ceiling(590.00/200)+1)= 220.00 cm

短向總長: 590.00*(ceiling(30.00/200)+1)= 1180.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (220.00+1180.00)/100= 14.00 M

模版計算:

模版面積: 計算式:590.0*30.0/ 10000 = 1.77 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第2邊:590.00*25)/10000=1.48 M2

版底牆連接模版扣除:

[(W15:牆段-1)]645.00*15)/10000= 0.97 M2

模版小計:1.77-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.97=0.80 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=1.48 M2

RC計算:

590.0*30.0/ 10000 *25/100= 0.442 M3

RC小計:0.442-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.442 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5=179.00 M*(1-0.0000)=179.00 M (179.00 M*1.560/1000= 0.2792 T)

#6=14.00 M*(1-0.0000)=14.00 M (14.00 M*2.250/1000= 0.0315 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.311 T

模版小計(清)= 0.80 M2

側模小計(普通模)= 1.48 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.442 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S4, 位置序號: 100 [X9:-211,Y13:-170];尺寸(樑口□):390.00 * 30.00 cm ;[擴充半樑]:390.00 * 55.00 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))]390.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(30/20)+1)/100	13.50
----	---	-----------	--	-------

#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})55.00 + [\text{延伸} + \text{彎鉤}]60 + 60] * (\text{Round}(390/15) + 1) / 100$	47.25
#5		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})390.00 + [\text{延伸} + \text{搭接}]60 * 1] * (\text{Round}(30/20) + 1) / 100$	13.50
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})55.00 + [\text{延伸} + \text{彎鉤}]60 + 60] * (\text{Round}(390/15) + 1) / 100$	47.25

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(390/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(30/100) = 0 \text{ 列}$

工作筋總長: $68.00 * 3 * 0 / 100 = 0.00 \text{ M}$

#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: $55.00 * (\text{ceiling}(390.00/200) + 1) = 165.00 \text{ cm}$

短向總長: $390.00 * (\text{ceiling}(30.00/200) + 1) = 780.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(165.00 + 780.00) / 100 = 9.45 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $390.0 * 30.0 / 10000 = 1.17 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第2邊: $390.00 * 25 / 10000 = 0.98 \text{ M}^2$)

版底牆連接模版扣除:

$([W15: \text{牆段} - 1]389.99 * 15) / 10000 = 0.58 \text{ M}^2$

模版小計: $1.17 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.58 = 0.58 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $= 0.98 \text{ M}^2$

RC計算:

$390.0 * 30.0 / 10000 * 25 / 100 = 0.292 \text{ M}^3$

RC小計: $0.292 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.292 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#5 = $121.50 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 121.50 \text{ M}$ ($121.50 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.1895 \text{ T}$)

#6 = $9.45 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 9.45 \text{ M}$ ($9.45 \text{ M} * 2.250 / 1000 = 0.0213 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.211 T

模版小計(清) = 0.58 M²

側模小計(普通模) = 0.98 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.292 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S10W, 位置序號: 38 [X5:+244,Y20:+176]; 尺寸(樑口□): 30.00 * 288.00 cm ; [擴充半樑]: 30.00 * 288.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	$[(\text{長邊(樑心)})288 + [\text{搭接} - \text{跨}]36 * 0 + [\text{搭接} - \text{延伸}]36 * 1] * (\text{Round}(30/15) + 1) / 100$	9.72
#3		單層簡易式配筋短向	$[(\text{短邊(樑心)})30 + [\text{搭接} - \text{跨}]36 * 0 + [\text{搭接} - \text{延伸}]36 * 1] * (\text{Round}(288/15) + 1) / 100$	13.20

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度: 15 cm, 不予計算!!!

#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $288.00 * (\text{ceiling}(30.00/200) + 1) = 576.00 \text{ cm}$

短向總長: $30.00 * (\text{ceiling}(288.00/200) + 1) = 90.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(576.00 + 90.00) / 100 = 6.66 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $30.0 * 288.0 / 10000 = 0.86 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第3邊: $288.00 * 10 / 10000 = 0.29 \text{ M}^2$)

模版小計: $0.86 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.86 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $= 0.29 \text{ M}^2$

RC計算:

$30.0 * 288.0 / 10000 * 10 / 100 = 0.086 \text{ M}^3$

RC小計: $0.086 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.086 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#3 = $22.92 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 22.92 \text{ M}$ ($22.92 \text{ M} * 0.560 / 1000 = 0.0128 \text{ T}$)

#4=6.66 M*(1-0.0000)=6.66 M (6.66 M*0.994/1000= 0.0066 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.019 T
 模版小計(清) = 0.86 M2
 側模小計(普通模) = 0.29 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.086 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S10W, 位置序號: 53 [X5:+29,Y20:+176];尺寸(樑口□):30.00 * 118.00 cm ;[擴充半樑]:30.00 * 118.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	[(長邊(樑心))118+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round(30/15)+1)/100	4.62
#3		單層簡易式配筋短向	[(短邊(樑心))30+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round(118/15)+1)/100	5.94

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!

#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 118.00*(ceiling(30.00/200)+1)= 236.00 cm

短向總長: 30.00*(ceiling(118.00/200)+1)= 60.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (236.00+60.00)/100= 2.96 M

模版計算:

模版面積: 計算式:30.0*118.0/ 10000 = 0.35 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第3邊:118.00*10)/10000=0.12 M2

模版小計:0.35-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.35 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.12 M2

RC計算:

30.0*118.0/ 10000 *10/100= 0.035 M3

RC小計:0.035-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.035 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#3=10.56 M*(1-0.0000)=10.56 M (10.56 M*0.560/1000= 0.0059 T)

#4=2.96 M*(1-0.0000)=2.96 M (2.96 M*0.994/1000= 0.0029 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.009 T

模版小計(清) = 0.35 M2

側模小計(普通模) = 0.12 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.035 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S1, 位置序號: 27 [X5:+235,Y15:+121];尺寸(樑口□):30.00 * 530.00 cm ;[擴充半樑]:55.00 * 530.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))530.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(30/20)+1)/100	17.34
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))55.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(530/20)+1)/100	27.81
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))530.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(30/20)+1)/100	17.34
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))55.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(530/20)+1)/100	27.81

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(30/100)= 0 行

水平向排數: Int(530/100)= 5 列

工作筋總長: 50.00*0*5/100= 0.00 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 530.00*(ceiling(30.00/200)+1)= 1060.00 cm

短向總長: 55.00*(ceiling(530.00/200)+1)= 220.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (1060.00+220.00)/100= 12.80 M

模版計算:

模版面積: 計算式:30.0*530.0/ 10000 = 1.59 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第3邊:530.00*16)/10000=0.85 M2

模版小計:1.59-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=1.59 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.85 M2

RC計算:

30.0*530.0/ 10000 *16/100= 0.254 M3

RC小計:0.254-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.254 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=90.30 M*(1-0.0000)=90.30 M (90.30 M*0.994/1000= 0.0898 T)

#5=12.80 M*(1-0.0000)=12.80 M (12.80 M*1.560/1000= 0.0200 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.110 T

模版小計(清)= 1.59 M2

側模小計(普通模) = 0.85 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.254 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S6, 位置序號: 59 [X6:+165,Y15:+121];尺寸(樑口□):30.00 * 430.00 cm ;[擴充半樑]:55.00 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(30/15)+1)/100	14.34
#4		雙層簡易式短向上層	[(長邊(樑心))55.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(430/15)+1)/100	30.90
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(30/15)+1)/100	14.34
#4		雙層簡易式短向下層	[(長邊(樑心))55.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(430/15)+1)/100	30.90

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(30/100)= 0 行

水平向排數: Int(430/100)= 4 列

工作筋總長: 50.00*0*4/100= 0.00 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 430.00*(ceiling(30.00/200)+1)= 860.00 cm

短向總長: 55.00*(ceiling(430.00/200)+1)= 220.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (860.00+220.00)/100= 10.80 M

模版計算:

模版面積: 計算式:30.0*430.0/ 10000 = 1.29 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第3邊:430.00*16)/10000=0.69 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1]30.00*15)/10000= 0.05 M2

模版小計:1.29-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.05=1.25 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.69 M2

RC計算:

30.0*430.0/ 10000 *16/100= 0.206 M3

RC小計:0.206-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.206 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=90.48 M*(1-0.0000)=90.48 M (90.48 M*0.994/1000= 0.0899 T)

#5=10.80 M*(1-0.0000)=10.80 M (10.80 M*1.560/1000= 0.0168 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.107 T

模版小計(清)= 1.25 M2

側模小計(普通模) = 0.69 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.206 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S1, 位置序號: 28 [X5:+235,Y15:+121];尺寸(樑口□):30.00 * 530.00 cm ;[擴充半樑]:55.00 * 530.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))530.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(30/20)+1)/100	17.34
----	---	-----------	---	-------

#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})55.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(530/20) + 1) / 100$	27.81
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})530.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(30/20) + 1) / 100$	17.34
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})55.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(530/20) + 1) / 100$	27.81

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2 + (16-6)*2 + 10 = 50.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(30/100) = 0$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(530/100) = 5$ 列
 工作筋總長: $50.00*0*5/100 = 0.00$ M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $530.00 * (\text{ceiling}(30.00/200) + 1) = 1060.00$ cm
 短向總長: $55.00 * (\text{ceiling}(530.00/200) + 1) = 220.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1060.00 + 220.00) / 100 = 12.80$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $30.0*530.0 / 10000 = 1.59$ M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第3邊: $530.00*16 / 10000 = 0.85$ M2)
 模版小計: $1.59 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 1.59$ M2
 註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計
 側模小計(普通模): $= 0.85$ M2

RC計算:

$30.0*530.0 / 10000 * 16 / 100 = 0.254$ M3
 RC小計: $0.254 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.254$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4 = $90.30 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 90.30 \text{ M}$ ($90.30 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.0898 \text{ T}$)
 #5 = $12.80 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 12.80 \text{ M}$ ($12.80 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.0200 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.110 T

模版小計(清) = 1.59 M2

側模小計(普通模) = 0.85 M2 (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.254 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S6, 位置序號: 60 [X6:+165,Y15:+121]; 尺寸(樑口□): 30.00 * 430.00 cm ; [擴充半樑]: 55.00 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(30/15) + 1) / 100$	14.34
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})55.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(430/15) + 1) / 100$	30.90
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(30/15) + 1) / 100$	14.34
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})55.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(430/15) + 1) / 100$	30.90

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2 + (16-6)*2 + 10 = 50.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(30/100) = 0$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(430/100) = 4$ 列
 工作筋總長: $50.00*0*4/100 = 0.00$ M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $430.00 * (\text{ceiling}(30.00/200) + 1) = 860.00$ cm
 短向總長: $55.00 * (\text{ceiling}(430.00/200) + 1) = 220.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(860.00 + 220.00) / 100 = 10.80$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $30.0*430.0 / 10000 = 1.29$ M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第3邊: $430.00*16 / 10000 = 0.69$ M2)

模版小計:1.29-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=1.29 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.69 M2

RC計算:

30.0*430.0/ 10000 *16/100= 0.206 M3

RC小計:0.206-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.206 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=90.48 M*(1-0.0000)=90.48 M (90.48 M*0.994/1000= 0.0899 T)

#5=10.80 M*(1-0.0000)=10.80 M (10.80 M*1.560/1000= 0.0168 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.107 T

模版小計(清)= 1.29 M2

側模小計(普通模)= 0.69 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.206 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: ST1, 位置序號: 75 [X7:+212,Y23:+823];尺寸(樑口□):253.60 * 253.60 cm ;[擴充半樑]:253.60 * 253.60 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]253.60+[延伸-搭接]60*1)*(Round (253.6/15)+1)/100	56.45
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]253.60+[延伸-搭接]60*1)*(Round (253.6/10)+1)/100	81.54
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]253.60+[延伸-搭接]60*1)*(Round (253.6/15)+1)/100	56.45
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]253.60+[延伸-搭接]60*1)*(Round (253.6/10)+1)/100	81.54

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(253.6/100)= 2 行

水平向排數: Int(253.6/100)= 2 列

工作筋總長: 68.00*2*2/100= 2.72 M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 253.60*(ceiling(253.60/200)+1)= 760.80 cm

短向總長: 253.60*(ceiling(253.60/200)+1)= 760.80 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (760.80+760.80)/100= 15.22 M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積口]6.43 = 6.43 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第4邊:203.50*25+第5邊:345.00*25+第6邊:75.00*25+第7邊:30.00*25+第8邊:76.50*25)/10000=1.83 M2

模版小計:6.43-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=6.43 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=1.83 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]6.43*25/100= 1.608 M3

RC小計:1.608-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.608 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5=275.97 M*(1-0.0000)=275.97 M (275.97 M*1.560/1000= 0.4305 T)

#6=17.94 M*(1-0.0000)=17.94 M (17.94 M*2.250/1000= 0.0404 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.471 T

模版小計(普)= 6.43 M2

側模小計(普通模)= 1.83 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 1.608 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S10W, 位置序號: 48 [X5:+20,Y11:+203];尺寸(樑口□):33.00 * 160.00 cm ;[擴充半樑]:33.00 * 160.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	([長邊(樑心)]160+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (33/15)+1)/100	5.88
#3		單層簡易式配筋短向	([短邊(樑心)]33+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (160/15)+1)/100	8.28

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!

#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $160.00 * (\text{ceiling}(33.00/200) + 1) = 320.00 \text{ cm}$

短向總長: $33.00 * (\text{ceiling}(160.00/200) + 1) = 66.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(320.00 + 66.00) / 100 = 3.86 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $33.0 * 160.0 / 10000 = 0.53 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第3邊: $160.00 * 10 / 10000 = 0.16 \text{ M}^2$

模版小計: $0.53 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 0.53 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $= 0.16 \text{ M}^2$

RC計算:

$33.0 * 160.0 / 10000 * 10 / 100 = 0.053 \text{ M}^3$

RC小計: $0.053 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 0.053 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#3 = $14.16 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 14.16 \text{ M}$ ($14.16 \text{ M} * 0.560 / 1000 = 0.0079 \text{ T}$)

#4 = $3.86 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 3.86 \text{ M}$ ($3.86 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.0038 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.012 T

模版小計(清) = 0.53 M²

側模小計(普通模) = 0.16 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.053 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S10W, 位置序號: 51 [X5:-7,Y13:-163]; 尺寸(樑口□): 100.14 * 100.14 cm ;[擴充半樑]: 122.47 * 122.47 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向	[(長邊(樑心))122.47+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (100.14/15)+1)/100	12.68
#3		單層簡易式配筋短向	[(短邊(樑心))122.47+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36*1)*(Round (100.14/15)+1)/100	12.68

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!

#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $122.47 * (\text{ceiling}(100.14/200) + 1) = 244.94 \text{ cm}$

短向總長: $122.47 * (\text{ceiling}(100.14/200) + 1) = 244.94 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(244.94 + 244.94) / 100 = 4.90 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積□]1.00 = 1.00 M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第7邊: $15.91 * 10$ + 第8邊: $15.91 * 10$ + 第9邊: $15.91 * 10$ + 第10邊: $15.91 * 10$ + 第11邊: $15.91 * 10$ + 第12邊: $15.91 * 10$ + 第13邊: $15.91 * 10$ + 第14邊: $15.91 * 10$ + 第15邊: $15.91 * 10$ + 第16邊: $15.60 * 10$ + 第17邊: $10.31 * 10$) / 10000 = 0.17 M²

模版小計: $1.00 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 1.00 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $= 0.17 \text{ M}^2$

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□] $1.00 * 10 / 100 = 0.100 \text{ M}^3$

RC小計: $0.100 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 0.100 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#3 = $25.36 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 25.36 \text{ M}$ ($25.36 \text{ M} * 0.560 / 1000 = 0.0142 \text{ T}$)

#4 = $4.90 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 4.90 \text{ M}$ ($4.90 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.0049 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.019 T

模版小計(清) = 1.00 M²

側模小計(普通模) = 0.17 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.100 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 46 [X5:-122,Y10:+85]; 尺寸(樑口□): 387.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]: 430.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

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

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00*3*4/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $17.20=17.20$ M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

$([W15:\text{牆段}-1]387.50*15)/10000=0.58$ M²

模版小計: $17.20-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.58=16.62$ M²

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $17.20*16/100=2.752$ M³

RC小計: $2.752-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=2.752$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $459.16\text{ M}*(1-0.0000)=459.16\text{ M}$ ($459.16\text{ M}*0.994/1000=0.4564\text{ T}$)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.516 T

模版小計(清) = 16.62 M²

混凝土小計 = 2.752 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 47 [X5:-122,Y11:-8];尺寸(樑口□):357.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:400.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(357.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00*3*4/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

$$([W15:牆段-1]357.50*15)/10000=0.54\text{ M2}$$

$$\text{模版小計: } 15.91 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.54 = 15.37\text{ M2}$$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

$$\#4 = 434.50\text{ M} * (1 - 0.0000) = 434.50\text{ M} \quad (434.50\text{ M} * 0.994/1000 = 0.4319\text{ T})$$

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

$$\text{鋼筋小計(主要筋)} = 0.489\text{ T}$$

$$\text{模版小計(清)} = 15.37\text{ M2}$$

$$\text{混凝土小計} = 2.545\text{ M3}$$

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 23 [X4:-165,Y12:-114]; 尺寸(樑口□): 330.00 * 370.00 cm ; [擴充半樑]: 372.50 * 412.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))412.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (330/20)+1)/100	78.29
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))372.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (370/20)+1)/100	79.90
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))412.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (330/20)+1)/100	78.29
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))372.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (370/20)+1)/100	79.90

工作筋計算:

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

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

$$\text{水平向排數: } \text{Int}(370/100) = 3\text{ 列}$$

$$\text{工作筋總長: } 50.00*3*3/100 = 4.50\text{ M}$$

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

$$\text{長向總長: } 412.50*(\text{ceiling}(330.00/200)+1) = 1237.50\text{ cm}$$

$$\text{短向總長: } 372.50*(\text{ceiling}(370.00/200)+1) = 1117.50\text{ cm}$$

$$\text{版長短向施工支撐工作筋總長: } (1237.50 + 1117.50)/100 = 23.55\text{ M}$$

模版計算:

$$\text{模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積]}12.09 = 12.09\text{ M2}$$

註: Aqe8.2樑柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

$$(\text{本片版無邊沿封模}) = 0.00\text{ M2}$$

版底牆連接模版扣除:

$$([W15:牆段-1]67.50*15 + [W15:牆段-2]142.50*15)/10000 = 0.32\text{ M2}$$

$$\text{模版小計: } 12.09 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.32 = 11.78\text{ M2}$$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$$[\text{不規則形狀直接計算取得之面積}]12.09*16/100 = 1.934\text{ M3}$$

$$\text{RC小計: } 1.934 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 1.934\text{ M3}$$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

$$\#4 = 316.36\text{ M} * (1 - 0.0000) = 316.36\text{ M} \quad (316.36\text{ M} * 0.994/1000 = 0.3145\text{ T})$$

$$\#5 = 28.05\text{ M} * (1 - 0.0000) = 28.05\text{ M} \quad (28.05\text{ M} * 1.560/1000 = 0.0438\text{ T})$$

$$\text{鋼筋小計(主要筋)} = 0.358\text{ T}$$

$$\text{模版小計(清)} = 11.78\text{ M2}$$

$$\text{混凝土小計} = 1.934\text{ M3}$$

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 24 [X4:-165,Y13:-249]; 尺寸(樑口□): 330.00 * 370.00 cm ; [擴充半樑]: 372.50 * 412.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))412.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (330/20)+1)/100	86.45
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))372.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (370/20)+1)/100	79.90

#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})412.50 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] * (\text{Round } (330/20) + 1) / 100$	86.45
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})372.50 + [\text{延伸+搭接}]48 * 1] * (\text{Round } (370/20) + 1) / 100$	79.90

工作筋計算:

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

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

水平向排數: $\text{Int}(370/100) = 3 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00 * 3 * 3 / 100 = 4.50 \text{ M}$

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $412.50 * (\text{ceiling}(330.00/200) + 1) = 1237.50 \text{ cm}$

短向總長: $372.50 * (\text{ceiling}(370.00/200) + 1) = 1117.50 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1237.50 + 1117.50) / 100 = 23.55 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積] $12.09 = 12.09 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

模版小計: $12.09 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 12.09 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $12.09 * 16 / 100 = 1.934 \text{ M}^3$

RC小計: $1.934 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 1.934 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4 = $332.68 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 332.68 \text{ M}$ ($332.68 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.3307 \text{ T}$)

#5 = $28.05 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 28.05 \text{ M}$ ($28.05 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.0438 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.374 T

模版小計(清) = 12.09 M²

混凝土小計 = 1.934 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S1, 位置序號: 25 [X5:+235,Y14:-38]; 尺寸(樑口□): 372.50 * 610.00 cm ; [擴充半樑]: 415.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})660.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] * (\text{Round } (372.5/20) + 1) / 100$	151.20
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})415.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] * (\text{Round } (610/20) + 1) / 100$	158.41
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})660.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] * (\text{Round } (372.5/20) + 1) / 100$	151.20
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})415.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] * (\text{Round } (610/20) + 1) / 100$	158.41

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(372.5/100) = 3 \text{ 行}$

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $660.00 * (\text{ceiling}(372.50/200) + 1) = 1980.00 \text{ cm}$

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

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1980.00 + 2075.00) / 100 = 40.55 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積] $22.48 = 22.48 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

$([\text{W15:牆段-1}]20.00 * 15 + [\text{W15:牆段-2}]105.00 * 15 + [\text{W15:牆段-3}]352.50 * 15) / 10000 = 0.72 \text{ M}^2$

模版小計: $22.48 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.72 = 21.77 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $22.48 * 16 / 100 = 3.597 \text{ M}^3$

RC小計:3.597-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.597 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=619.22 M*(1-0.0000)=619.22 M (619.22 M*0.994/1000= 0.6155 T)

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

鋼筋小計(主要筋)= 0.693 T

模版小計(清)= 21.77 M2

混凝土小計 = 3.597 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S1, 位置序號: 26 [X5:+235,Y15:-130];尺寸(樑口□):372.50 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (372.5/20)+1)/100	141.60
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]415.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (610/20)+1)/100	158.41
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (372.5/20)+1)/100	141.60
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]415.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (610/20)+1)/100	158.41

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(372.5/100)= 3 行

水平向排數: Int(610/100)= 6 列

工作筋總長: 50.00*3*6/100= 9.00 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 660.00*(ceiling(372.50/200)+1)= 1980.00 cm

短向總長: 415.00*(ceiling(610.00/200)+1)= 2075.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (1980.00+2075.00)/100= 40.55 M

模版計算:

模版面積: 計算式:372.5*610.0/ 10000 = 22.72 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1]372.50*15)/10000= 0.56 M2

模版小計:22.72-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.56=22.16 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:

372.5*610.0/ 10000 *16/100= 3.636 M3

RC小計:3.636-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.636 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=600.02 M*(1-0.0000)=600.02 M (600.02 M*0.994/1000= 0.5964 T)

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

鋼筋小計(主要筋)= 0.674 T

模版小計(清)= 22.16 M2

混凝土小計 = 3.636 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S1, 位置序號: 29 [X5:+235,Y16:-100];尺寸(樑口□):387.50 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:430.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	141.60
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (610/20)+1)/100	163.06
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	141.60

#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round } (610/20)+1)/100]$	163.06
----	---	------------------	--	--------

工作筋計算:

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

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

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $660.00 * (\text{ceiling}(387.50/200)+1) = 1980.00 \text{ cm}$

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積] $23.40 = 23.40 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

$([W15:\text{牆段}-1]35.00*15 + [W15:\text{牆段}-2]105.00*15 + [W15:\text{牆段}-3]352.50*15)/10000 = 0.74 \text{ M}^2$

模版小計: $23.40 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.74 = 22.66 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $23.40*16/100 = 3.744 \text{ M}^3$

RC小計: $3.744 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.744 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=609.32 M*(1-0.0000)=609.32 M (609.32 M*0.994/1000= 0.6057 T)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.684 T

模版小計(清) = 22.66 M²

混凝土小計 = 3.744 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S1, 位置序號: 30 [X5:+235,Y17:-193]; 尺寸(樑口□): 357.50 * 610.00 cm ; [擴充半樑]: 400.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})660.00 + [\text{延伸+搭接}48*1] * (\text{Round } (357.5/20)+1)/100]$	134.52
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})400.00 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round } (610/20)+1)/100]$	153.76
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})660.00 + [\text{延伸+搭接}48*1] * (\text{Round } (357.5/20)+1)/100]$	134.52
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})400.00 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round } (610/20)+1)/100]$	153.76

工作筋計算:

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

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

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $660.00 * (\text{ceiling}(357.50/200)+1) = 1980.00 \text{ cm}$

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $357.5*610.0/10000 = 21.81 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

$([W15:\text{牆段}-1]357.50*15)/10000 = 0.54 \text{ M}^2$

模版小計: $21.81 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.54 = 21.27 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$357.5*610.0/10000*16/100 = 3.489 \text{ M}^3$

RC小計: $3.489 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.489 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=576.56 M*(1-0.0000)=576.56 M (576.56 M*0.994/1000= 0.5731 T)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.649 T

模版小計(清)= 21.27 M2

混凝土小計 = 3.489 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S1, 位置序號: 31 [X5:+235,Y17:+230];尺寸(樑口□):387.50 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:430.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	141.60
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (610/20)+1)/100	163.06
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	141.60
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (610/20)+1)/100	163.06

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(387.5/100)= 3 行

水平向排數: Int(610/100)= 6 列

工作筋總長: 50.00*3*6/100= 9.00 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 660.00*(ceiling(387.50/200)+1)= 1980.00 cm

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積□]23.40 = 23.40 M2

註: Aqe8.2樑柱樑優先計算法,版面面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1]35.00*15+[W15:牆段-2]105.00*15+[W15:牆段-3]352.50*15)/10000= 0.74 M2

模版小計:23.40-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.74=22.66 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□]23.40*16/100= 3.744 M3

RC小計:3.744-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.744 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=609.32 M*(1-0.0000)=609.32 M (609.32 M*0.994/1000= 0.6057 T)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.684 T

模版小計(清)= 22.66 M2

混凝土小計 = 3.744 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S1, 位置序號: 32 [X5:+235,Y18:+137];尺寸(樑口□):357.50 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:400.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	134.52
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))400.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (610/20)+1)/100	153.76
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	134.52
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))400.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (610/20)+1)/100	153.76

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(357.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(610/100)=6$ 列

工作筋總長: $50.00*3*6/100=9.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $660.00*(\text{ceiling}(357.50/200)+1)=1980.00$ cm

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

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

模版計算:

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

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

$([W15:\text{牆段}-1]357.50*15)/10000=0.54$ M²

模版小計: $21.81-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.54=21.27$ M²

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$357.5*610.0/10000*16/100=3.489$ M³

RC小計: $3.489-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.489$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $576.56\text{ M}*(1-0.0000)=576.56\text{ M}$ ($576.56\text{ M}*0.994/1000=0.5731\text{ T}$)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.649 T

模版小計(清) = 21.27 M²

混凝土小計 = 3.489 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S1, 位置序號: 33 [X5:+235,Y19:+60];尺寸(樑口□): 387.50 * 610.00 cm ;[擴充半樑]: 430.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([\text{長邊}(\text{樑心})]660.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(387.5/20)+1)/100$	141.60
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$([\text{短邊}(\text{樑心})]430.00+[\text{延伸+彎鉤}]48+48)*(\text{Round}(610/20)+1)/100$	163.06
#4		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊}(\text{樑心})]660.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(387.5/20)+1)/100$	141.60
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$([\text{短邊}(\text{樑心})]430.00+[\text{延伸+彎鉤}]48+48)*(\text{Round}(610/20)+1)/100$	163.06

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(610/100)=6$ 列

工作筋總長: $50.00*3*6/100=9.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $660.00*(\text{ceiling}(387.50/200)+1)=1980.00$ cm

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積□]23.40 = 23.40 M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

$([W15:\text{牆段}-1]35.00*15+[W15:\text{牆段}-2]105.00*15+[W15:\text{牆段}-3]352.50*15)/10000=0.74$ M²

模版小計: $23.40-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.74=22.66$ M²

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□]23.40*16/100= 3.744 M³

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $609.32\text{ M}*(1-0.0000)=609.32\text{ M}$ ($609.32\text{ M}*0.994/1000=0.6057\text{ T}$)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.684 T

模版小計(清)= 22.66 M2
混凝土小計 = 3.744 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S1, 位置序號: 34 [X5:+235,Y20:-33];尺寸(樑口□):357.50 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:400.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	134.52
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]400.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (610/20)+1)/100	153.76
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	134.52
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]400.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (610/20)+1)/100	153.76

工作筋計算:

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $357.5*610.0/10000=21.81$ M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
版底牆連接模版扣除:
([W15:牆段-1]357.50*15)/10000=0.54 M2
模版小計: $21.81-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.54=21.27$ M2
註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $576.56\text{ M}*(1-0.0000)=576.56\text{ M}$ ($576.56\text{ M}*0.994/1000=0.5731\text{ T}$)
#5= $48.80\text{ M}*(1-0.0000)=48.80\text{ M}$ ($48.80\text{ M}*1.560/1000=0.0761\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.649 T

模版小計(清) = 21.27 M2

混凝土小計 = 3.489 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S0, 位置序號: 35 [X5:+235,Y21:-174];尺寸(樑口□):260.00 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:302.50 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (260/20)+1)/100	99.12
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]302.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (610/20)+1)/100	108.66
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (260/20)+1)/100	99.12
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]302.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (610/20)+1)/100	108.66

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm
垂直向排數: $\text{Int}(260/100)=2$ 行
水平向排數: $\text{Int}(610/100)=6$ 列

工作筋總長: $50.00 \times 2 \times 6 / 100 = 6.00$ M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $660.00 \times (\text{ceiling}(260.00/200) + 1) = 1980.00$ cm
 短向總長: $302.50 \times (\text{ceiling}(610.00/200) + 1) = 1512.50$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1980.00 + 1512.50) / 100 = 34.93$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積] $15.62 = 15.62$ M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模) = 0.00 M2
 模版小計: $15.62 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 15.62$ M2
 註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $15.62 \times 16 / 100 = 2.499$ M3
 RC小計: $2.499 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 2.499$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)
 #4 = $415.55 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 415.55 \text{ M}$ ($415.55 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.4131 \text{ T}$)
 #5 = $40.93 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 40.93 \text{ M}$ ($40.93 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0638 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.477 T
 模版小計(清) = 15.62 M2
 混凝土小計 = 2.499 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S0, 位置序號: 36 [X5: +235, Y21: +86]; 尺寸(樑口□): 190.00 * 610.00 cm ; [擴充半樑]: 225.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (190/20)+1)/100	77.88
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))225.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (610/20)+1)/100	84.63
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (190/20)+1)/100	77.88
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))225.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (610/20)+1)/100	84.63

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16 - 6) \times 2 + 10 = 50.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(190/100) = 1$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(610/100) = 6$ 列
 工作筋總長: $50.00 \times 1 \times 6 / 100 = 3.00$ M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $660.00 \times (\text{ceiling}(190.00/200) + 1) = 1320.00$ cm
 短向總長: $225.00 \times (\text{ceiling}(610.00/200) + 1) = 1125.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1320.00 + 1125.00) / 100 = 24.45$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $190.0 \times 610.0 / 10000 = 11.59$ M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模) = 0.00 M2
 模版小計: $11.59 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 11.59$ M2
 註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$190.0 \times 610.0 / 10000 \times 16 / 100 = 1.854$ M3
 RC小計: $1.854 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 1.854$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)
 #4 = $325.02 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 325.02 \text{ M}$ ($325.02 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.3231 \text{ T}$)
 #5 = $27.45 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 27.45 \text{ M}$ ($27.45 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0428 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.366 T
 模版小計(清) = 11.59 M2
 混凝土小計 = 1.854 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 37 [X4: -70, Y22: -104]; 尺寸(樑口□): 360.00 * 220.00 cm ; [擴充半樑]: 402.50 * 262.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))402.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (220/20)+1)/100	54.06
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))262.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (360/20)+1)/100	59.00
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))402.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (220/20)+1)/100	54.06
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))262.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (360/20)+1)/100	59.00

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(360/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(220/100)=2$ 列

工作筋總長: $50.00*3*2/100=3.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $262.50*(\text{ceiling}(360.00/200)+1)=787.50$ cm

短向總長: $402.50*(\text{ceiling}(220.00/200)+1)=1207.50$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(787.50+1207.50)/100=19.95$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $360.0*220.0/10000=7.92$ M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

模版小計: $7.92-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=7.92$ 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:

$360.0*220.0/10000*16/100=1.267$ M³

RC小計: $1.267-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=1.267$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $226.11\text{ M}*(1-0.0000)=226.11\text{ M}$ ($226.11\text{ M}*0.994/1000=0.2248\text{ T}$)

#5= $22.95\text{ M}*(1-0.0000)=22.95\text{ M}$ ($22.95\text{ M}*1.560/1000=0.0358\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋)=0.261 T

模版小計(清)=7.92 M²

混凝土小計=1.267 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 39 [X5:+107,Y22:-104]; 尺寸(樑口□): 360.00 * 355.00 cm ; [擴充半樑]: 402.50 * 397.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))402.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (355/20)+1)/100	85.60
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))397.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (360/20)+1)/100	84.65
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))402.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (355/20)+1)/100	85.60
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))397.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (360/20)+1)/100	84.65

角隅筋計算:

補強點1: #5:[補強長度]150*[四捨五入]((150/15)*2*[上下層]2/100=60.0 M

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(360/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(355/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*3*3/100=4.50$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $397.50*(\text{ceiling}(360.00/200)+1)=1192.50$ cm

短向總長: $402.50*(\text{ceiling}(355.00/200)+1)=1207.50$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1192.50+1207.50)/100=24.00$ M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積□]12.70 = 12.70 M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計:12.70-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=12.70 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]12.70*16/100= 2.032 M3

RC小計:2.032-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.032 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=340.48 M*(1-0.0000)=340.48 M (340.48 M*0.994/1000= 0.3384 T)

#5=28.50 M*(1-0.0000)=28.50 M (28.50 M*1.560/1000= 0.0445 T)

**開口補強筋部分小計(含版繫筋):

#5=60.00 M = 60.00 M (60.00*1.560/1000= 0.0936 T)

鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.476 T

模版小計(清)= 12.70 M2

混凝土小計 = 2.032 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 42 [X5:-122,Y8:-141];尺寸(樑口□):305.00 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:350.00 * 490.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)])490.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (305/20)+1)/100	93.76
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)])350.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	91.54
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)])490.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (305/20)+1)/100	93.76
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)])350.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	91.54

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(305/100)= 3 行

水平向排數: Int(445/100)= 4 列

工作筋總長: 50.00*3*4/100= 6.00 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 490.00*(ceiling(305.00/200)+1)= 1470.00 cm

短向總長: 350.00*(ceiling(445.00/200)+1)= 1400.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (1470.00+1400.00)/100= 28.70 M

模版計算:

模版面積: 計算式:305.0*445.0/ 10000 = 13.57 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計:13.57-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=13.57 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

305.0*445.0/ 10000 *16/100= 2.172 M3

RC小計:2.172-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.172 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=370.60 M*(1-0.0000)=370.60 M (370.60 M*0.994/1000= 0.3684 T)

#5=34.70 M*(1-0.0000)=34.70 M (34.70 M*1.560/1000= 0.0541 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.423 T

模版小計(清)= 13.57 M2

混凝土小計 = 2.172 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 44 [X5:-122,Y9:-245];尺寸(樑口□):387.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:430.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

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

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

角隅筋計算:

補強點1: #5:[補強長度]150*[四捨五入](150/15)*2*[上下層]2/100= 60.0 M

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00*3*4/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 17.20 = 17.20 M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口 $\square$ $\square$,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1]387.50*15)/10000= 0.58 M²

模版小計: $17.20-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.58=16.62$ M²

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 17.20*16/100= 2.752 M³

RC小計: $2.752-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=2.752$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=459.16 M*(1-0.0000)=459.16 M ($459.16 \text{ M}*0.994/1000=0.4564$ T)

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

**開口補強筋部分小計(含版繫筋):

#5=60.00 M = 60.00 M ($60.00*1.560/1000=0.0936$ T)

鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.609 T

模版小計(清) = 16.62 M²

混凝土小計 = 2.752 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 65 [X6:+157,Y19:+60];尺寸(樑口 $\square$): 387.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]: 430.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00*3*4/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $17.20 = 17.20 \text{ M}^2$
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M2
 版底牆連接模版扣除:
 ($W15$:牆段-1) $387.50 \times 15 / 10000 = 0.58 \text{ M}^2$
 模版小計: $17.20 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.58 = 16.62 \text{ M}^2$
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:
 [不規則形狀直接計算取得之面積] $17.20 \times 16 / 100 = 2.752 \text{ M}^3$
 RC小計: $2.752 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.752 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----
 鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 $\#4 = 459.16 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 459.16 \text{ M}$ ($459.16 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.4564 \text{ T}$)
 $\#5 = 38.05 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 38.05 \text{ M}$ ($38.05 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0594 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.516 T
 模版小計(清) = 16.62 M2
 混凝土小計 = 2.752 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 66 [X6:+157,Y20:-33];尺寸(樑口□):357.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:400.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

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

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

模版計算:
 模版面積: 計算式: $357.5 \times 445.0 / 10000 = 15.91 \text{ M}^2$
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M2
 版底牆連接模版扣除:
 ($W15$:牆段-1) $357.50 \times 15 / 10000 = 0.54 \text{ M}^2$
 模版小計: $15.91 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.54 = 15.37 \text{ M}^2$
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:
 $357.5 \times 445.0 / 10000 \times 16 / 100 = 2.545 \text{ M}^3$
 RC小計: $2.545 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.545 \text{ M}^3$
 -----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 $\#4 = 434.50 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 434.50 \text{ M}$ ($434.50 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.4319 \text{ T}$)
 $\#5 = 36.85 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 36.85 \text{ M}$ ($36.85 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0575 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.489 T
 模版小計(清) = 15.37 M2
 混凝土小計 = 2.545 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S4, 位置序號: 67 [X6:+165,Y21:-182];尺寸(樑口□):245.00 * 430.00 cm ;[擴充半樑]:295.00 * 480.00 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]) $480.00 + [\text{延伸-搭接}]60 \times 1 \times (\text{Round } (245/20) + 1) / 100$	70.20
----	---	-----------	---	-------

#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))295.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (430/15)+1)/100	106.50
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))480.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (245/20)+1)/100	70.20
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))295.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (430/15)+1)/100	106.50

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(245/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(430/100)=4$ 列

工作筋總長: $68.00*2*4/100=5.44$ 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: $480.00*(\text{ceiling}(245.00/200)+1)=1440.00$ cm

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

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1440.00+1180.00)/100=26.20$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $245.0*430.0/10000=10.54$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計: $10.54-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=10.54$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$245.0*430.0/10000*25/100=2.634$ M3

RC小計: $2.634-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=2.634$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5= $353.40\text{ M}*(1-0.0000)=353.40\text{ M}$ ($353.40\text{ M}*1.560/1000=0.5513\text{ T}$)

#6= $31.64\text{ M}*(1-0.0000)=31.64\text{ M}$ ($31.64\text{ M}*2.250/1000=0.0712\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.622 T

模版小計(清) = 10.54 M2

混凝土小計 = 2.634 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S4, 位置序號: 69 [X6:-213,Y13:+79];尺寸(樑口□):301.31 * 301.31 cm ;[擴充半樑]:347.48 * 347.48 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層-邊沿	[(長邊(樑心))347.48+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (301.31/20)+1)/100	74.80
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))347.48+[延伸-搭接]60*1)*(Round (301.31/15)+1)/100	85.57
#5		雙層簡易式長向下層-邊沿	[(長邊(樑心))347.48+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (301.31/20)+1)/100	74.80
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))347.48+[延伸-搭接]60*1)*(Round (301.31/15)+1)/100	85.57

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(301.31/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(301.31/100)=3$ 列

工作筋總長: $68.00*3*3/100=6.12$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $347.48*(\text{ceiling}(301.31/200)+1)=1042.44$ cm

短向總長: $347.48*(\text{ceiling}(301.31/200)+1)=1042.44$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1042.44+1042.44)/100=20.85$ M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積□]9.00 = 9.00 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計: $9.00-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=9.00$ 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]9.00*25/100= 2.250 M3

RC小計:2.250-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.250 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5=320.74 M*(1-0.0000)=320.74 M (320.74 M*1.560/1000= 0.5003 T)

#6=26.97 M*(1-0.0000)=26.97 M (26.97 M*2.250/1000= 0.0607 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.561 T

模版小計(清)= 9.00 M2

混凝土小計 = 2.250 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 14 [X4:+214,Y12:+244];尺寸(樑口□):246.71 * 246.71 cm ;[擴充半樑]:284.99 * 284.99 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]284.99+[延伸-搭接]48*1)*(Round (246.71/20)+1)/100	43.29
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]284.99+[延伸-搭接]48*1)*(Round (246.71/20)+1)/100	43.29
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]284.99+[延伸-搭接]48*1)*(Round (246.71/20)+1)/100	43.29
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]284.99+[延伸-搭接]48*1)*(Round (246.71/20)+1)/100	43.29

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(246.71/100)= 2 行

水平向排數: Int(246.71/100)= 2 列

工作筋總長: 50.00*2*2/100= 2.00 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 284.99*(ceiling(246.71/200)+1)= 854.97 cm

短向總長: 284.99*(ceiling(246.71/200)+1)= 854.97 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (854.97+854.97)/100= 17.10 M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積口]6.09 = 6.09 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計:6.09-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=6.09 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]6.09*16/100= 0.974 M3

RC小計:0.974-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.974 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=173.15 M*(1-0.0000)=173.15 M (173.15 M*0.994/1000= 0.1721 T)

#5=19.10 M*(1-0.0000)=19.10 M (19.10 M*1.560/1000= 0.0298 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.202 T

模版小計(清)= 6.09 M2

混凝土小計 = 0.974 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS, 位置序號: 1 [X3:-171,Y8:+51];尺寸(樑口□):80.00 * 37.50 cm ;[擴充半樑]:80.00 * 37.50 cm; 版厚: 16 cm

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

#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})37.50 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(80/10) + 1) / 100$	7.70
----	---	-----------	--	------

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(80/100) = 0 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(37.5/100) = 0 \text{ 列}$

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $37.50 * (\text{ceiling}(80.00/200) + 1) = 75.00 \text{ cm}$

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $80.0*37.5 / 10000 = 0.30 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2樑柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第1邊: $37.50*16$ + 第4邊: $80.00*16$) / 10000 = 0.19 M²

版底牆連接模版扣除:

([W15S:牆段-1] $30.00*15$ + [W15S:牆段-2] $65.00*15$ + [W15S:牆段-3] $30.00*15$) / 10000 = 0.19 M²

模版小計: $0.30 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.19 = 0.11 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

側模小計(普通模): = 0.19 M²

RC計算:

$80.0*37.5 / 10000 * 16 / 100 = 0.048 \text{ M}^3$

RC小計: $0.048 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.048 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4 = $23.07 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 23.07 \text{ M}$ ($23.07 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.0229 \text{ T}$)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.027 T

模版小計(清) = 0.11 M²

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

混凝土小計 = 0.048 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS, 位置序號: 3 [X3:-179,Y9:-34]; 尺寸(樑口□): 750.00 * 52.50 cm ; [擴充半樑]: 750.00 * 77.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})750.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(52.5/15) + 1) / 100$	39.90
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})77.50 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round}(750/10) + 1) / 100$	131.86
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})750.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(52.5/15) + 1) / 100$	39.90
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})77.50 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round}(750/10) + 1) / 100$	131.86

工作筋計算:

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

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

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $77.50 * (\text{ceiling}(750.00/200) + 1) = 387.50 \text{ cm}$

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $750.0*52.5 / 10000 = 3.94 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2樑柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第4邊: $750.00*16$) / 10000 = 1.20 M²

模版小計: $3.94 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 3.94 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

側模小計(普通模): = 1.20 M²

RC計算:

$750.0*52.5 / 10000 * 16 / 100 = 0.630 \text{ M}^3$

RC小計: $0.630 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.630 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=343.52 M*(1-0.0000)=343.52 M (343.52 M*0.994/1000= 0.3415 T)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.371 T

模版小計(清)= 3.94 M2

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

混凝土小計 = 0.630 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS, 位置序號: 4 [X3:-171,Y10:-119];尺寸(樑口□):80.00 * 37.50 cm ;[擴充半樑]:80.00 * 37.50 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(80/100)= 0 行

水平向排數: Int(37.5/100)= 0 列

工作筋總長: 50.00*0*0/100= 0.00 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 37.50*(ceiling(80.00/200)+1)= 75.00 cm

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式:80.0*37.5/ 10000 = 0.30 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第4邊:80.00*16)/10000=0.13 M2

版底牆連接模版扣除:

[(W15S:牆段-1)30.00*15+[W15S:牆段-2]65.00*15+[W15S:牆段-3]30.00*15)/10000= 0.19 M2

模版小計:0.30-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.19=0.11 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.13 M2

RC計算:

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

RC小計:0.048-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.048 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=23.07 M*(1-0.0000)=23.07 M (23.07 M*0.994/1000= 0.0229 T)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.027 T

模版小計(清)= 0.11 M2

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

混凝土小計 = 0.048 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS, 位置序號: 6 [X3:-179,Y11:-204];尺寸(樑口□):750.00 * 52.50 cm ;[擴充半樑]:750.00 * 77.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(52.5/15)+1)/100	39.90
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))77.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(750/10)+1)/100	131.86
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(52.5/15)+1)/100	39.90

#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))77.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (750/10)+1)/100	131.86
----	---	------------------	--	--------

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(750/100)=7$ 行

水平向排數: $\text{Int}(52.5/100)=0$ 列

工作筋總長: $50.00*7*0/100=0.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $77.50*(\text{ceiling}(750.00/200)+1)=387.50$ cm

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $750.0*52.5/10000=3.94$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第4邊: $750.00*16/10000=1.20$ M2

模版小計: $3.94-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=3.94$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $=1.20$ M2

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= 343.52 M*(1-0.0000)= 343.52 M (343.52 M*0.994/1000=0.3415 T)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.371 T

模版小計(清) = 3.94 M2

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

混凝土小計 = 0.630 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS, 位置序號: 7 [X3:-171,Y11:+211];尺寸(樑口□):80.00 * 37.50 cm ;[擴充半樑]:80.00 * 37.50 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(80/100)=0$ 行

水平向排數: $\text{Int}(37.5/100)=0$ 列

工作筋總長: $50.00*0*0/100=0.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $37.50*(\text{ceiling}(80.00/200)+1)=75.00$ cm

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $80.0*37.5/10000=0.30$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第3邊: $37.50*16$ +第4邊: $80.00*16/10000=0.19$ M2

版底牆連接模版扣除:

[(W15S:牆段-1)30.00*15+[W15S:牆段-2]65.00*15+[W15S:牆段-3]30.00*15)/10000=0.19 M2

模版小計: $0.30-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.19=0.11$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $=0.19$ M2

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #4=23.07 M*(1-0.0000)=23.07 M (23.07 M*0.994/1000= 0.0229 T)
 #5=2.35 M*(1-0.0000)=2.35 M (2.35 M*1.560/1000= 0.0037 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.027 T
 模版小計(清) = 0.11 M2
 側模小計(普通模) = 0.19 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.048 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS, 位置序號: 20 [X4:+109,Y18:-59];尺寸(樑口□):2570.00 * 37.50 cm ;[擴充半樑]:2570.00 * 62.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))2570.00+[搭接-長上]48*2+[延伸-搭接]48*1)* (Round(37.5/15)+1)/100	81.42
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))62.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (2570/10)+1)/100	408.93
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))2570.00+[搭接-長下]48*2+[延伸-搭接]48*1)* (Round(37.5/15)+1)/100	81.42
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))62.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (2570/10)+1)/100	408.93

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(16-6)*2+10 =50.00 cm
 垂直向排數: Int(2570/100)= 25 行
 水平向排數: Int(37.5/100)= 0 列
 工作筋總長: 50.00*25*0/100= 0.00 M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: 62.50*(ceiling(2570.00/200)+1)= 875.00 cm
 短向總長: 2570.00*(ceiling(37.50/200)+1)= 5140.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (875.00+5140.00)/100= 60.15 M

模版計算:

模版面積: 計算式:2570.0*37.5/ 10000 = 9.64 M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第1邊:37.50*16+第3邊:37.50*16+第4邊:2570.00*16)/10000=4.23 M2
 版底牆連接模版扣除:
 ([W15S:牆段-1]30.00*15+[W15S:牆段-2]65.00*15+[W15S:牆段-3]30.00*15+[W15S:牆段-4]30.00*15+[W15S:牆段-5]
 65.00*15+[W15S:牆段-6]30.00*15+[W15S:牆段-7]30.00*15+[W15S:牆段-8]65.00*15+[W15S:牆段-9]
 30.00*15+[W15S:牆段-10]30.00*15+[W15S:牆段-11]65.00*15+[W15S:牆段-12]30.00*15)/10000= 0.75 M2
 模版小計:9.64-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.75=8.89 M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模):=4.23 M2

RC計算:

2570.0*37.5/ 10000 *16/100= 1.542 M3
 RC小計:1.542-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.542 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #4=980.70 M*(1-0.0000)=980.70 M (980.70 M*0.994/1000= 0.9748 T)
 #5=60.15 M*(1-0.0000)=60.15 M (60.15 M*1.560/1000= 0.0938 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 1.069 T
 模版小計(清) = 8.89 M2
 側模小計(普通模) = 4.23 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 1.542 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS, 位置序號: 17 [X4:+109,Y14:+181];尺寸(樑口□):910.00 * 37.50 cm ;[擴充半樑]:910.00 * 62.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))910.00+[搭接-長上]48*1+[延伸-搭接]48*1)* (Round(37.5/15)+1)/100	30.18
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))62.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (910/10)+1)/100	145.82

#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))910.00+[搭接-長下]48*1+[延伸-搭接]48*1)* (Round(37.5/15)+1)/100	30.18
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))62.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (910/10)+1)/100	145.82

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(910/100)=9$ 行

水平向排數: $\text{Int}(37.5/100)=0$ 列

工作筋總長: $50.00*9*0/100=0.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $62.50*(\text{ceiling}(910.00/200)+1)=375.00$ cm

短向總長: $910.00*(\text{ceiling}(37.50/200)+1)=1820.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(375.00+1820.00)/100=21.95$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $910.0*37.5/10000=3.41$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第1邊: $37.50*16$ +第3邊: $37.50*16$ +第4邊: $910.00*16$)/10000=1.58 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15S:牆段-1]30.00*15+[W15S:牆段-2]65.00*15+[W15S:牆段-3]30.00*15+[W15S:牆段-4]30.00*15+[W15S:牆段-5]

65.00*15+[W15S:牆段-6]30.00*15)/10000=0.38 M2

模版小計: 3.41 -[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.38=3.04 M2

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

側模小計(普通模):=1.58 M2

RC計算:

$910.0*37.5/10000*16/100=0.546$ M3

RC小計: 0.546 -[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.546 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=352.00 M*(1-0.0000)=352.00 M ($352.00\text{ M}*0.994/1000=0.3499$ T)

#5=21.95 M*(1-0.0000)=21.95 M ($21.95\text{ M}*1.560/1000=0.0342$ T)

鋼筋小計(主要筋)=0.384 T

模版小計(清)=3.04 M2

側模小計(普通模)=1.58 M2 (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計=0.546 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS, 位置序號: 84 [X8:+70,Y23:-113]; 尺寸(樑口□): 750.00 * 52.50 cm ;[擴充半樑]: 750.00 * 77.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (52.5/15)+1)/100	39.90
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))77.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (750/10)+1)/100	131.86
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (52.5/15)+1)/100	39.90
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))77.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (750/10)+1)/100	131.86

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(750/100)=7$ 行

水平向排數: $\text{Int}(52.5/100)=0$ 列

工作筋總長: $50.00*7*0/100=0.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $77.50*(\text{ceiling}(750.00/200)+1)=387.50$ cm

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $750.0*52.5/10000=3.94$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第4邊: $750.00*16$)/10000=1.20 M2

模版小計: 3.94 -[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=3.94 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=1.20 M2

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=343.52 M*(1-0.0000)=343.52 M ($343.52 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.3415 \text{ T}$)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.371 T

模版小計(清) = 3.94 M2

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

混凝土小計 = 0.630 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS, 位置序號: 92 [X9:+155,Y23:-105];尺寸(樑口□):80.00 * 37.50 cm ;[擴充半樑]:80.00 * 37.50 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(80/100) = 0 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(37.5/100) = 0 \text{ 列}$

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $37.50 \times (\text{ceiling}(80.00/200) + 1) = 75.00 \text{ cm}$

短向總長: $80.00 \times (\text{ceiling}(37.50/200) + 1) = 160.00 \text{ cm}$

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $80.0 \times 37.5 / 10000 = 0.30 \text{ M2}$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第4邊: $80.00 \times 16 / 10000 = 0.13 \text{ M2}$)

版底牆連接模版扣除:

$([\text{W15S:牆段-1}]30.00 \times 15 + [\text{W15S:牆段-2}]65.00 \times 15 + [\text{W15S:牆段-3}]30.00 \times 15) / 10000 = 0.19 \text{ M2}$

模版小計: $0.30 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.19 = 0.11 \text{ M2}$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.13 M2

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=23.07 M*(1-0.0000)=23.07 M ($23.07 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.0229 \text{ T}$)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.027 T

模版小計(清) = 0.11 M2

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

混凝土小計 = 0.048 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS, 位置序號: 97 [X10:+240,Y23:-113];尺寸(樑口□):750.00 * 52.50 cm ;[擴充半樑]:750.00 * 77.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([\text{長邊(樑心)}]750.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(52.5/15) + 1) / 100$	39.90
----	---	-----------	--	-------

#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$([短邊(樑心)]77.50+[延伸+彎鉤]48+48) \times (\text{Round}(750/10)+1)/100$	131.86
#4		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]750.00+[延伸-搭接]48 \times 1) \times (\text{Round}(52.5/15)+1)/100$	39.90
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$([短邊(樑心)]77.50+[延伸+彎鉤]48+48) \times (\text{Round}(750/10)+1)/100$	131.86

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(750/100) = 7$ 行

水平向排數: $\text{Int}(52.5/100) = 0$ 列

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第4邊: $750.00 \times 16 / 10000 = 1.20$ M2

模版小計: $3.94 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 3.94$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $= 1.20$ M2

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4 = $343.52 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 343.52 \text{ M}$ ($343.52 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.3415 \text{ T}$)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.371 T

模版小計(清) = 3.94 M2

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

混凝土小計 = 0.630 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS, 位置序號: 104 [X10:-175,Y23:-105];尺寸(樑口□): 80.00 * 37.50 cm ;[擴充半樑]: 80.00 * 37.50 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(80/100) = 0$ 行

水平向排數: $\text{Int}(37.5/100) = 0$ 列

工作筋總長: $50.00 \times 0 \times 0/100 = 0.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $37.50 \times (\text{ceiling}(80.00/200)+1) = 75.00$ cm

短向總長: $80.00 \times (\text{ceiling}(37.50/200)+1) = 160.00$ cm

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $80.0 \times 37.5 / 10000 = 0.30$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第3邊: 37.50×16 + 第4邊: 80.00×16) / 10000 = 0.19 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15S:牆段-1]30.00*15+[W15S:牆段-2]65.00*15+[W15S:牆段-3]30.00*15)/10000= 0.19 M2

模版小計:0.30-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.19=0.11 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.19 M2

RC計算:

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

RC小計:0.048-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.048 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=23.07 M*(1-0.0000)=23.07 M (23.07 M*0.994/1000= 0.0229 T)

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

鋼筋小計(主要筋)= 0.027 T

模版小計(清)= 0.11 M2

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

混凝土小計 = 0.048 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS, 位置序號: 77 [X7:+197,Y23:-105];尺寸(樑口□):37.50 * 345.00 cm ;[擴充半樑]:62.50 * 345.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)]345.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (37.5/15)+1)/100	13.23
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]62.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(345/10)+1)/100	38.68
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)]345.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (37.5/15)+1)/100	13.23
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]62.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(345/10)+1)/100	38.68

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(37.5/100)= 0 行

水平向排數: Int(345/100)= 3 列

工作筋總長: 50.00*0*3/100= 0.00 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 345.00*(ceiling(37.50/200)+1)= 690.00 cm

短向總長: 62.50*(ceiling(345.00/200)+1)= 187.50 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (690.00+187.50)/100= 8.78 M

模版計算:

模版面積: 計算式:37.5*345.0/ 10000 = 1.29 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第3邊:345.00*16)/10000=0.55 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1]345.00*15)/10000= 0.52 M2

模版小計:1.29-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.52=0.78 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.55 M2

RC計算:

37.5*345.0/ 10000 *16/100= 0.207 M3

RC小計:0.207-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.207 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=103.81 M*(1-0.0000)=103.81 M (103.81 M*0.994/1000= 0.1032 T)

#5=8.78 M*(1-0.0000)=8.78 M (8.78 M*1.560/1000= 0.0137 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.117 T

模版小計(清)= 0.78 M2

側模小計(普通模)= 0.55 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.207 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS, 位置序號: 80 [X7:-15,Y23:-105];尺寸(樑口□):80.00 * 37.50 cm ;[擴充半樑]:80.00 * 37.50 cm; 版厚: 16 cm

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

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(80/100) = 0 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(37.5/100) = 0 \text{ 列}$

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $37.50 * (\text{ceiling}(80.00/200) + 1) = 75.00 \text{ cm}$

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $80.0*37.5 / 10000 = 0.30 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第4邊: $80.00*16 / 10000 = 0.13 \text{ M}^2$

版底牆連接模版扣除:

$[(\text{W15S:牆段-1})30.00*15 + [\text{W15S:牆段-2})65.00*15 + [\text{W15S:牆段-3})30.00*15] / 10000 = 0.19 \text{ M}^2$

模版小計: $0.30 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.19 = 0.11 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

側模小計(普通模): $= 0.13 \text{ M}^2$

RC計算:

$80.0*37.5 / 10000 * 16 / 100 = 0.048 \text{ M}^3$

RC小計: $0.048 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.048 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4 = $23.07 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 23.07 \text{ M}$ ($23.07 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.0229 \text{ T}$)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.027 T

模版小計(清) = 0.11 M²

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

混凝土小計 = 0.048 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S0, 位置序號: 40 [X5:+173,Y22:+216]; 尺寸(樑口□): 262.90 * 262.90 cm ; [擴充半樑]: 283.78 * 283.78 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})283.78 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(262.9/20) + 1) / 100$	46.45
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})283.78 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(262.9/20) + 1) / 100$	46.45
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})283.78 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(262.9/20) + 1) / 100$	46.45
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})283.78 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(262.9/20) + 1) / 100$	46.45

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(262.9/100) = 2 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(262.9/100) = 2 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00*2*2/100 = 2.00 \text{ M}$

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $283.78 * (\text{ceiling}(262.90/200) + 1) = 851.34 \text{ cm}$

短向總長: $283.78 * (\text{ceiling}(262.90/200) + 1) = 851.34 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(851.34 + 851.34) / 100 = 17.03 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積□] $6.91 = 6.91 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第3邊:40.24*16+第4邊:40.23*16+第5邊:44.12*16+第6邊:44.75*16+第7邊:43.99*16+第8邊:44.37*16+第9邊:44.40*16+第10邊:43.98*16+第11邊:44.73*16+第12邊:44.01*16+第13邊:43.23*16+第14邊:16.33*16)/10000=0.79 M2

版底牆連接模版扣除:

([W20:牆段-1]7.66*20+[W20:牆段-2]15.39*20+[W20:牆段-3]15.39*20+[W20:牆段-4]15.37*20+[W20:牆段-5]19.64*20+[W20:牆段-6]19.62*20+[W20:牆段-7]19.63*20+[W20:牆段-8]17.11*20+[W20:牆段-9]14.98*20+[W20:牆段-10]11.71*20+[W20:牆段-11]17.67*20+[W20:牆段-12]17.67*20+[W20:牆段-13]11.69*20+[W20:牆段-14]19.31*20+[W20:牆段-15]24.68*20+[W20:牆段-16]15.65*20+[W20:牆段-17]15.69*20+[W20:牆段-18]15.69*20+[W20:牆段-19]15.99*20+[W20:牆段-20]25.90*20+[W20:牆段-21]29.43*20+[W20:牆段-22]32.75*20+[W20:牆段-23]39.44*20+[W20:牆段-24]46.51*20+[W20S:牆段-25]62.75*20)/10000= 1.09 M2

模版小計:6.91-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]1.09=5.82 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.79 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]6.91*16/100= 1.106 M3

RC小計:1.106-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.106 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=185.80 M*(1-0.0000)=185.80 M (185.80 M*0.994/1000= 0.1847 T)

#5=19.03 M*(1-0.0000)=19.03 M (19.03 M*1.560/1000= 0.0297 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.214 T

模版小計(清)= 5.82 M2

側模小計(普通模)= 0.79 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計= 1.106 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S0, 位置序號: 15 [X4:+143,Y22:+228];尺寸(樑口□):277.45 * 277.45 cm ;[擴充半樑]:297.90 * 297.90 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]297.90+[延伸-搭接]48*1)*(Round (277.45/20)+1)/100	51.89
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]297.90+[延伸-搭接]48*1)*(Round (277.45/20)+1)/100	51.89
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]297.90+[延伸-搭接]48*1)*(Round (277.45/20)+1)/100	51.89
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]297.90+[延伸-搭接]48*1)*(Round (277.45/20)+1)/100	51.89

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(277.45/100)= 2 行

水平向排數: Int(277.45/100)= 2 列

工作筋總長: 50.00*2*2/100= 2.00 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 297.90*(ceiling(277.45/200)+1)= 893.70 cm

短向總長: 297.90*(ceiling(277.45/200)+1)= 893.70 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (893.70+893.70)/100= 17.87 M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積口]7.70 = 7.70 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□ □ ,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第4邊:43.12*16+第5邊:44.01*16+第6邊:41.68*16+第7邊:43.79*16+第8邊:44.01*16+第9邊:43.82*16+第10邊:44.01*16+第11邊:43.82*16+第12邊:44.01*16+第13邊:28.12*16+第14邊:40.23*16+第15邊:40.23*16+第16邊:25.02*16)/10000=0.84 M2

版底牆連接模版扣除:

([W20:牆段-1]24.84*20+[W20:牆段-2]19.70*20+[W20:牆段-3]19.73*20+[W20:牆段-4]19.73*20+[W20:牆段-5]19.72*20+[W20:牆段-6]19.74*20+[W20:牆段-7]15.66*20+[W20:牆段-8]17.68*20+[W20:牆段-9]15.68*20+[W20:牆段-10]17.09*20+[W20:牆段-11]18.72*20+[W20:牆段-12]18.93*20+[W20:牆段-13]19.62*20+[W20:牆段-14]19.61*20+[W20:牆段-15]20.47*20+[W20:牆段-16]15.58*20+[W20:牆段-17]14.78*20+[W20:牆段-18]11.74*20+[W20:牆段-19]15.70*20+[W20:牆段-20]17.64*20+[W20:牆段-21]22.74*20+[W20:牆段-22]20.41*20+[W20:牆段-23]22.71*20+[W20:牆段-24]23.87*20+[W20:牆段-25]19.58*20+[W20:牆段-26]21.53*20+[W20:牆段-27]19.17*20+[W20:牆段-28]3.53*20+[W20:牆段-29]84.28*20)/10000= 1.20 M2

模版小計:7.70-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]1.20=6.50 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.84 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]7.70*16/100= 1.232 M3

RC小計:1.232-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.232 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=207.54 M*(1-0.0000)=207.54 M (207.54 M*0.994/1000= 0.2063 T)

#5=19.87 M*(1-0.0000)=19.87 M (19.87 M*1.560/1000= 0.0310 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.237 T

模版小計(清)= 6.50 M2

側模小計(普通模)= 0.84 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 1.232 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S0, 位置序號: 22 [X4:+194,Y21:+37];尺寸(樑口□):173.58 * 173.58 cm ;[擴充半樑]:201.25 * 201.25 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))201.25+[延伸-搭接]48*1)*(Round (173.58/20)+1)/100	24.93
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))201.25+[延伸-搭接]48*1)*(Round (173.58/20)+1)/100	24.93
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))201.25+[延伸-搭接]48*1)*(Round (173.58/20)+1)/100	24.93
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))201.25+[延伸-搭接]48*1)*(Round (173.58/20)+1)/100	24.93

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(173.58/100)= 1 行

水平向排數: Int(173.58/100)= 1 列

工作筋總長: 50.00*1*1/100= 0.50 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 201.25*(ceiling(173.58/200)+1)= 402.50 cm

短向總長: 201.25*(ceiling(173.58/200)+1)= 402.50 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (402.50+402.50)/100= 8.05 M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積口]3.01 = 3.01 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第1邊:42.09*16+第2邊:8.42*16+第5邊:43.65*16+第6邊:36.58*16+第7邊:41.91*16+第8邊:42.70*16+第9邊:40.44*16+第10邊:42.08*16+第11邊:16.84*16+第12邊:8.42*16)/10000=0.52 M2

版底牆連接模版扣除:

[(W20:牆段-1]18.39*20+[W20:牆段-2]16.47*20+[W20:牆段-3]16.51*20+[W20:牆段-4]16.51*20+[W20:牆段-5]16.51*20+[W20:牆段-6]16.51*20+[W20:牆段-7]16.51*20+[W20:牆段-8]15.70*20+[W20:牆段-9]15.73*20+[W20:牆段-10]10.43*20+[W20:牆段-11]13.10*20+[W20:牆段-12]13.10*20+[W20:牆段-13]10.46*20+[W20:牆段-14]8.96*20+[W20:牆段-15]8.97*20+[W20:牆段-16]8.97*20+[W20:牆段-17]8.97*20+[W20:牆段-18]8.97*20+[W20:牆段-19]8.97*20+[W20:牆段-20]8.97*20+[W20:牆段-21]8.97*20+[W20:牆段-22]8.97*20+[W20:牆段-23]8.97*20+[W20:牆段-24]8.97*20+[W20:牆段-25]8.92*20+[W15S:牆段-26]41.66*15)/10000= 0.67 M2

模版小計:3.01-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.67=2.34 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.52 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]3.01*16/100= 0.482 M3

RC小計:0.482-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.482 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=99.70 M*(1-0.0000)=99.70 M (99.70 M*0.994/1000= 0.0991 T)

#5=8.55 M*(1-0.0000)=8.55 M (8.55 M*1.560/1000= 0.0133 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.112 T

模版小計(清)= 2.34 M2

側模小計(普通模)= 0.52 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.482 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S0, 位置序號: 8 [X3:-193,Y22:-141];尺寸(樑口□):276.07 * 276.07 cm ;[擴充半樑]:303.16 * 303.16 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))303.16+[延伸-搭接]48*1)*(Round (276.07/20)+1)/100	52.67
----	---	-----------	--	-------

#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})303.16 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (276.07/20) + 1) / 100$	52.67
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})303.16 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (276.07/20) + 1) / 100$	52.67
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})303.16 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (276.07/20) + 1) / 100$	52.67

角隅筋計算:

補強點1: #5:[補強長度] $150 \times [\text{四捨五入}](150/15) \times 2 \times [\text{上下層}]2/100 = 60.0 \text{ M}$

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(276.07/100) = 2 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(276.07/100) = 2 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00 \times 2 \times 2/100 = 2.00 \text{ M}$

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $303.16 \times (\text{ceiling}(276.07/200) + 1) = 909.48 \text{ cm}$

短向總長: $303.16 \times (\text{ceiling}(276.07/200) + 1) = 909.48 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(909.48 + 909.48) / 100 = 18.19 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $7.62 = 7.62 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第6邊: 36.44×16 + 第7邊: 40.23×16 + 第8邊: 42.70×16 + 第9邊: 44.39×16 + 第10邊: 42.18×16 + 第11邊: 42.18×16 + 第12邊: 40.75×16 + 第13邊: 36.65×16) / 10000 = 0.52 M²

版底牆連接模版扣除:

$[(\text{W15:牆段-1})131.81 \times 15 + [\text{W20:牆段-2})15.69 \times 20 + [\text{W20:牆段-3})18.33 \times 20 + [\text{W20:牆段-4})18.34 \times 20 + [\text{W20:牆段-5})13.06 \times 20 + [\text{W20:牆段-6})12.12 \times 20 + [\text{W20:牆段-7})10.30 \times 20 + [\text{W20:牆段-8})17.27 \times 20 + [\text{W20:牆段-9})17.23 \times 20 + [\text{W20:牆段-10})17.23 \times 20 + [\text{W20:牆段-11})17.23 \times 20 + [\text{W20:牆段-12})17.24 \times 20 + [\text{W20:牆段-13})15.69 \times 20 + [\text{W20:牆段-14})15.70 \times 20 + [\text{W20:牆段-15})15.70 \times 20 + [\text{W20:牆段-16})15.70 \times 20 + [\text{W20:牆段-17})15.68 \times 20 + [\text{W20:牆段-18})19.75 \times 20 + [\text{W20:牆段-19})19.72 \times 20 + [\text{W20:牆段-20})19.73 \times 20 + [\text{W20:牆段-21})19.92 \times 20] / 10000 = 0.86 \text{ M}^2$

模版小計: $7.62 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.86 = 6.76 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): 0.52 M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $7.62 \times 16/100 = 1.219 \text{ M}^3$

RC小計: $1.219 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 1.219 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4 = $210.70 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 210.70 \text{ M}$ ($210.70 \text{ M} \times 0.994/1000 = 0.2094 \text{ T}$)

#5 = $20.19 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 20.19 \text{ M}$ ($20.19 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.0315 \text{ T}$)

**開口補強筋部分小計(含版繫筋):

#5 = $60.00 \text{ M} = 60.00 \text{ M}$ ($60.00 \times 1.560/1000 = 0.0936 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.335 T

模版小計(清) = 6.76 M²

側模小計(普通模) = 0.52 M² (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 1.219 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S4, 位置序號: 106 [X13:+161,Y12:-38];尺寸(樑口□): 365.00 * 365.00 cm ;[擴充半樑]: 412.88 * 412.88 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層-邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})412.88 + [\text{延伸+彎鉤}]60 + 60] \times (\text{Round } (365/20) + 1) / 100$	101.25
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})412.88 + [\text{延伸+彎鉤}]60 + 60] \times (\text{Round } (365/15) + 1) / 100$	133.22
#5		雙層簡易式長向下層-邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})412.88 + [\text{延伸+彎鉤}]60 + 60] \times (\text{Round } (365/20) + 1) / 100$	101.25
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})412.88 + [\text{延伸+彎鉤}]60 + 60] \times (\text{Round } (365/15) + 1) / 100$	133.22

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(365/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(365/100) = 3$ 列
 工作筋總長: $68.00 \times 3 \times 100 = 6.12$ M
 #6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $412.88 \times (\text{ceiling}(365.00/200) + 1) = 1238.64$ cm
 短向總長: $412.88 \times (\text{ceiling}(365.00/200) + 1) = 1238.64$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1238.64 + 1238.64) / 100 = 24.77$ M
 模版計算:
 模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $13.32 = 13.32$ M²
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M²
 模版小計: $13.32 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 13.32$ 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] $13.32 \times 25 / 100 = 3.331$ M³
 RC小計: $3.331 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.331$ M³
 -----計算結果小計-----
 鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #5= $468.93 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 468.93 \text{ M}$ ($468.93 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.7315 \text{ T}$)
 #6= $30.89 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 30.89 \text{ M}$ ($30.89 \text{ M} \times 2.250 / 1000 = 0.0695 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.801 T
 模版小計(清) = 13.32 M²
 混凝土小計 = 3.331 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS1, 位置序號: 88 [X8:-101,Y13:+247];尺寸(樑口□):152.11 * 152.11 cm ;[擴充半樑]:185.32 * 185.32 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))185.32+[延伸-搭接]60*1)*(Round (152.11/15)+1)/100	26.99
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))185.32+[延伸-搭接]60*1)*(Round (152.11/15)+1)/100	26.99
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))185.32+[延伸-搭接]60*1)*(Round (152.11/15)+1)/100	26.99
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))185.32+[延伸-搭接]60*1)*(Round (152.11/15)+1)/100	26.99

工作筋計算:
 #6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (25 - 6) \times 2 + 10 = 68.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(152.11/100) = 1$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(152.11/100) = 1$ 列
 工作筋總長: $68.00 \times 1 \times 100 = 0.68$ 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: $185.32 \times (\text{ceiling}(152.11/200) + 1) = 370.64$ cm
 短向總長: $185.32 \times (\text{ceiling}(152.11/200) + 1) = 370.64$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(370.64 + 370.64) / 100 = 7.41$ M
 模版計算:
 模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $2.31 = 2.31$ M²
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第3邊:36.38*25+第4邊:50.06*25+第5邊:25.03*25+第6邊:27.80*25+第7邊:28.77*25+第8邊:28.90*25+第9邊:29.04*25+第10邊:29.18*25+第11邊:29.33*25+第12邊:29.48*25+第13邊:22.75*25)/10000=0.84 M²
 模版小計: $2.31 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 2.31$ M²
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模):=0.84 M²
 RC計算:
 [不規則形狀直接計算取得之面積] $2.31 \times 25 / 100 = 0.578$ M³
 RC小計: $0.578 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.578$ M³
 -----計算結果小計-----
 鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #5= $107.94 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 107.94 \text{ M}$ ($107.94 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.1684 \text{ T}$)
 #6= $8.09 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 8.09 \text{ M}$ ($8.09 \text{ M} \times 2.250 / 1000 = 0.0182 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.187 T
 模版小計(清) = 2.31 M²
 側模小計(普通模) = 0.84 M² (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.578 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S0, 位置序號: 78 [X7:+122,Y21:+99];尺寸(樑口□):215.00 * 194.99 cm ;[擴充半樑]:265.00 * 219.99 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))265.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (194.99/20)+1)/100	34.43
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))219.99+[延伸-搭接]48*1)*(Round (215/20)+1)/100	32.16
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))265.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (194.99/20)+1)/100	34.43
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))219.99+[延伸-搭接]48*1)*(Round (215/20)+1)/100	32.16

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(215/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(194.99/100)=1$ 列

工作筋總長: $50.00*2*1/100=1.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $219.99*(\text{ceiling}(215.00/200)+1)=659.97$ cm

短向總長: $265.00*(\text{ceiling}(194.99/200)+1)=530.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(659.97+530.00)/100=11.90$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $215.0*195.0/10000=4.19$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第4邊: $215.00*16/10000=0.34$ M2

版底牆連接模版扣除:

([W15B:牆段-1] $215.00*15/10000=0.32$ M2

模版小計: $4.19-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.32=3.87$ M2

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $=0.34$ M2

RC計算:

$215.0*195.0/10000*16/100=0.671$ M3

RC小計: $0.671-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=0.671$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= 133.18 M*(1-0.0000)= 133.18 M (133.18 M*0.994/1000= 0.1324 T)

#5= 12.90 M*(1-0.0000)= 12.90 M (12.90 M*1.560/1000= 0.0201 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.153 T

模版小計(清) = 3.87 M2

側模小計(普通模) = 0.34 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.671 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS1, 位置序號: 70 [X7:+244,Y14:-104];尺寸(樑口□):224.86 * 224.86 cm ;[擴充半樑]:268.11 * 268.11 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層-邊沿	[(長邊(樑心))268.11+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (224.86/15)+1)/100	62.10
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))268.11+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (224.86/15)+1)/100	62.10
#5		雙層簡易式長向下層-邊沿	[(長邊(樑心))268.11+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (224.86/15)+1)/100	62.10
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))268.11+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (224.86/15)+1)/100	62.10

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(224.86/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(224.86/100)=2$ 列

工作筋總長: $68.00*2*2/100=2.72$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $268.11*(\text{ceiling}(224.86/200)+1)=804.33$ cm

短向總長: $268.11 * (\text{ceiling}(224.86/200) + 1) = 804.33 \text{ cm}$
版長短向施工支撐工作筋總長: $(804.33 + 804.33) / 100 = 16.09 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積] $5.06 = 5.06 \text{ M}^2$
註: Aqe8.2採柱樑優先算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模) = 0.00 M^2
模版小計: $5.06 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 5.06 \text{ M}^2$
註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $5.06 * 25 / 100 = 1.264 \text{ M}^3$
RC小計: $1.264 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 1.264 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#5 = $248.39 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 248.39 \text{ M}$ ($248.39 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.3875 \text{ T}$)

#6 = $18.81 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 18.81 \text{ M}$ ($18.81 \text{ M} * 2.250 / 1000 = 0.0423 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.430 T

模版小計(清) = 5.06 M^2

混凝土小計 = 1.264 M^3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S0, 位置序號: 74 [X7:+212,Y21:-169]; 尺寸(樑口□): $220.00 * 375.00 \text{ cm}$; [擴充半樑]: $270.00 * 425.00 \text{ cm}$; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心)) $425.00 + [\text{延伸} + \text{彎鉤}] 48 + 48$](Round ($220/20$)+1)/100	62.52
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心)) $270.00 + [\text{延伸} + \text{搭接}] 48 * 1$](Round ($375/20$)+1)/100	63.60
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心)) $425.00 + [\text{延伸} + \text{彎鉤}] 48 + 48$](Round ($220/20$)+1)/100	62.52
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心)) $270.00 + [\text{延伸} + \text{搭接}] 48 * 1$](Round ($375/20$)+1)/100	63.60

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(220/100) = 2 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(375/100) = 3 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00 * 2 * 3 / 100 = 3.00 \text{ M}$

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積] $8.23 = 8.23 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模) = 0.00 M^2

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1] $30.00 * 15$)/10000 = 0.05 M^2

模版小計: $8.23 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 - [\text{版底牆交接}] 0.05 = 8.18 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $8.23 * 16 / 100 = 1.317 \text{ M}^3$

RC小計: $1.317 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 1.317 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4 = $252.24 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 252.24 \text{ M}$ ($252.24 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.2507 \text{ T}$)

#5 = $23.85 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 23.85 \text{ M}$ ($23.85 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.0372 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.288 T

模版小計(清) = 8.18 M^2

混凝土小計 = 1.317 M^3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S4, 位置序號: 79 [X7:-103,Y13:+33]; 尺寸(樑口□): $444.95 * 444.95 \text{ cm}$; [擴充半樑]: $489.74 * 489.74 \text{ cm}$; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	$([長邊(樑心)]489.74+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round(444.95/20)+1)/100$	140.24
#5		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]489.74+[延伸-搭接]60*1)*(Round(444.95/15)+1)/100$	170.42
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$([長邊(樑心)]489.74+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round(444.95/20)+1)/100$	140.24
#5		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]489.74+[延伸-搭接]60*1)*(Round(444.95/15)+1)/100$	170.42

工作筋計算:

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

垂直向排數: $Int(444.95/100)=4$ 行

水平向排數: $Int(444.95/100)=4$ 列

工作筋總長: $68.00*4*4/100=10.88$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $489.74*(ceiling(444.95/200)+1)=1958.96$ cm

短向總長: $489.74*(ceiling(444.95/200)+1)=1958.96$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1958.96+1958.96)/100=39.18$ M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $19.80=19.80$ M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

模版小計: $19.80-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=19.80$ M²

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $19.80*25/100=4.950$ M³

RC小計: $4.950-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.950$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5= $621.32 M*(1-0.0000)=621.32 M$ ($621.32 M*1.560/1000=0.9693 T$)

#6= $50.06 M*(1-0.0000)=50.06 M$ ($50.06 M*2.250/1000=0.1126 T$)

鋼筋小計(主要筋) = 1.082 T

模版小計(清) = 19.80 M²

混凝土小計 = 4.950 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS0, 位置序號: 103 [X11:+236,Y20:+229];尺寸(樑口□):189.14 * 189.14 cm ;[擴充半樑]:202.85 * 202.85 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]202.85+[延伸-搭接]48*1)*(Round(189.14/15)+1)/100$	35.12
#4		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]202.85+[延伸-搭接]48*1)*(Round(189.14/10)+1)/100$	50.17
#4		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]202.85+[延伸-搭接]48*1)*(Round(189.14/15)+1)/100$	35.12
#4		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]202.85+[延伸-搭接]48*1)*(Round(189.14/10)+1)/100$	50.17

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(20-6)*2+10=58.00$ cm

垂直向排數: $Int(189.14/100)=1$ 行

水平向排數: $Int(189.14/100)=1$ 列

工作筋總長: $58.00*1*1/100=0.58$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $202.85*(ceiling(189.14/200)+1)=405.70$ cm

短向總長: $202.85*(ceiling(189.14/200)+1)=405.70$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(405.70+405.70)/100=8.11$ M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $3.58=3.58$ M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第3邊:127.50*20+第4邊:230.00*20+第5邊:157.50*20)/10000=1.03 M2
 模版小計:3.58-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=3.58 M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模):=1.03 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]3.58*20/100= 0.716 M3
 RC小計:0.716-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.716 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #4=170.58 M*(1-0.0000)=170.58 M (170.58 M*0.994/1000= 0.1696 T)
 #5=8.69 M*(1-0.0000)=8.69 M (8.69 M*1.560/1000= 0.0136 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.183 T
 模版小計(清)= 3.58 M2
 側模小計(普通模) = 1.03 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.716 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S4, 位置序號: 56 [X5:-50,Y13:+81];尺寸(樑口□):290.00 * 40.00 cm ;[擴充半樑]:315.00 * 65.00 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))]315.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(40/20)+1)/100	11.25
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))]65.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round(290/15)+1)/100	37.00
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))]315.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(40/20)+1)/100	11.25
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))]65.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round(290/15)+1)/100	37.00

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(25-6)*2+10 =68.00 cm
 垂直向排數: Int(290/100)= 2 行
 水平向排數: Int(40/100)= 0 列
 工作筋總長: 68.00*2*0/100= 0.00 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: 65.00*(ceiling(290.00/200)+1)= 195.00 cm
 短向總長: 315.00*(ceiling(40.00/200)+1)= 630.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (195.00+630.00)/100= 8.25 M

模版計算:

模版面積: 計算式:290.0*40.0/ 10000 = 1.16 M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第4邊:290.00*25)/10000=0.73 M2
 模版小計:1.16-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=1.16 M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模):=0.73 M2

RC計算:

290.0*40.0/ 10000 *25/100= 0.290 M3
 RC小計:0.290-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.290 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #5=96.50 M*(1-0.0000)=96.50 M (96.50 M*1.560/1000= 0.1505 T)
 #6=8.25 M*(1-0.0000)=8.25 M (8.25 M*2.250/1000= 0.0186 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.169 T
 模版小計(清)= 1.16 M2
 側模小計(普通模) = 0.73 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.290 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 52 [X5:+54,Y13:-54];尺寸(樑口□):54.90 * 54.90 cm ;[擴充半樑]:54.90 * 54.90 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))]54.90+[延伸-搭接]48*1)*(Round(54.9/20)+1)/100	4.12
----	---	-----------	---	------

#4		雙層簡易式短向上層	$((\text{短邊(樑心)})54.90 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(54.9/20) + 1) / 100$	4.12
#4		雙層簡易式長向下層	$((\text{長邊(樑心)})54.90 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(54.9/20) + 1) / 100$	4.12
#4		雙層簡易式短向下層	$((\text{短邊(樑心)})54.90 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(54.9/20) + 1) / 100$	4.12

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(54.9/100) = 0 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(54.9/100) = 0 \text{ 列}$

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $54.90 \times (\text{ceiling}(54.90/200) + 1) = 109.80 \text{ cm}$

短向總長: $54.90 \times (\text{ceiling}(54.90/200) + 1) = 109.80 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(109.80 + 109.80) / 100 = 2.20 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積口]0.30 = 0.30 M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第3邊: 21.05×16 + 第4邊: 20.93×16 + 第5邊: 20.93×16 + 第6邊: 20.93×16 + 第7邊: 20.93×16 + 第8邊: 30.00×16) / 10000 = 0.22 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1] 12.88×15 + [W15:牆段-2] 20.15×15 + [W15:牆段-3] 20.15×15 + [W15:牆段-4] 20.15×15 + [W15:牆段-5] 20.34×15 + [W15:牆段-6] 29.81×15) / 10000 = 0.19 M2

模版小計: $0.30 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.19 = 0.12 \text{ M2}$

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): = 0.22 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口] $0.30 \times 16 / 100 = 0.048 \text{ M3}$

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4 = $16.46 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 16.46 \text{ M}$ ($16.46 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.0164 \text{ T}$)

#5 = $2.20 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 2.20 \text{ M}$ ($2.20 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0034 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.020 T

模版小計(清) = 0.12 M2

側模小計(普通模) = 0.22 M2 (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.048 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS0, 位置序號: 54 [X5:-164,Y7:+144]; 尺寸(樑口□): 183.24 * 183.24 cm ;[擴充半樑]: 213.75 * 213.75 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$((\text{長邊(樑心)})213.75 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(183.24/15) + 1) / 100$	34.03
#4		雙層簡易式短向上層	$((\text{短邊(樑心)})213.75 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(183.24/10) + 1) / 100$	49.73
#4		雙層簡易式長向下層	$((\text{長邊(樑心)})213.75 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(183.24/15) + 1) / 100$	34.03
#4		雙層簡易式短向下層	$((\text{短邊(樑心)})213.75 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(183.24/10) + 1) / 100$	49.73

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (20 - 6) \times 2 + 10 = 58.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(183.24/100) = 1 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(183.24/100) = 1 \text{ 列}$

工作筋總長: $58.00 \times 1 \times 1 / 100 = 0.58 \text{ M}$

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $213.75 \times (\text{ceiling}(183.24/200) + 1) = 427.50 \text{ cm}$

短向總長: $213.75 \times (\text{ceiling}(183.24/200) + 1) = 427.50 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(427.50 + 427.50) / 100 = 8.55 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $3.36 = 3.36 \text{ M}^2$
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:

(+第1邊: $6.10*20$ +第2邊: $6.10*20$ +第3邊: $6.10*20$ +第4邊: $6.10*20$ +第5邊: $6.10*20$ +第6邊: $6.10*20$ +第7邊: $6.10*20$ +第8邊: $6.10*20$ +第9邊: $6.10*20$ +第10邊: $6.10*20$ +第11邊: $6.10*20$ +第12邊: $6.10*20$ +第13邊: $6.10*20$ +第14邊: $6.10*20$ +第15邊: $42.62*20$ +第16邊: $42.62*20$ +第17邊: $42.62*20$ +第18邊: $42.62*20$ +第19邊: $42.62*20$ +第20邊: $42.62*20$ +第21邊: $42.62*20$ +第22邊: $42.62*20$ +第23邊: $42.62*20$ +第24邊: $42.62*20$ +第25邊: $42.62*20$ +第26邊: $42.62*20$ +第27邊: $42.62*20$ +第28邊: $42.62*20$ +第29邊: $42.62*20$ +第33邊: $5.98*20$)/10000=1.46 M2

模版小計: 3.36 -[版開口] 0.00 + [版開口封模] $0.00=3.36 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):= 1.46 M^2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $3.36*20/100= 0.672 \text{ M}^3$

RC小計: 0.672 -[版開口RC] 0.000 -[中空扣除] $0.000=0.672 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4= $167.52 \text{ M}*(1-0.0000)=167.52 \text{ M}$ ($167.52 \text{ M}*0.994/1000= 0.1665 \text{ T}$)

#5= $9.13 \text{ M}*(1-0.0000)=9.13 \text{ M}$ ($9.13 \text{ M}*1.560/1000= 0.0142 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.181 T

模版小計(清) = 3.36 M^2

側模小計(普通模) = 1.46 M^2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.672 M^3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 41 [X5:+148,Y8:-231];尺寸(樑口□): $125.00 * 5.00 \text{ cm}$;[擴充半樑]: $125.00 * 5.00 \text{ cm}$; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))] 125.00 + [延伸+彎鉤] $48+48$)*(Round($5/20$)+1)/100	2.21
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))] 5.00 + [延伸-搭接] $48*1$)*(Round($125/20$)+1)/100	3.71
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))] 125.00 + [延伸+彎鉤] $48+48$)*(Round($5/20$)+1)/100	2.21
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))] 5.00 + [延伸-搭接] $48*1$)*(Round($125/20$)+1)/100	3.71

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int($125/100$)= 1 行

水平向排數: Int($5/100$)= 0 列

工作筋總長: $50.00*1*0/100= 0.00 \text{ M}$

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $5.00*(\text{ceiling}(125.00/200)+1)= 10.00 \text{ cm}$

短向總長: $125.00*(\text{ceiling}(5.00/200)+1)= 250.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: ($10.00+250.00$)/100= 2.60 M

模版計算:

模版面積: 計算式: $125.0*5.0/ 10000 = 0.06 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第4邊: $125.00*16$)/10000= 0.20 M^2

模版小計: 0.06 -[版開口] 0.00 + [版開口封模] $0.00=0.06 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):= 0.20 M^2

RC計算:

$125.0*5.0/ 10000 *16/100= 0.010 \text{ M}^3$

RC小計: 0.010 -[版開口RC] 0.000 -[中空扣除] $0.000=0.010 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4= $11.84 \text{ M}*(1-0.0000)=11.84 \text{ M}$ ($11.84 \text{ M}*0.994/1000= 0.0118 \text{ T}$)

#5= $2.60 \text{ M}*(1-0.0000)=2.60 \text{ M}$ ($2.60 \text{ M}*1.560/1000= 0.0041 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.016 T

模版小計(清) = 0.06 M^2

側模小計(普通模) = 0.20 M^2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.010 M^3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S2, 位置序號: 43 [X5:+148,Y8:-64];尺寸(樑口□): $150.00 * 5.00 \text{ cm}$;[擴充半樑]: $150.00 *$

5.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})150.00 + [\text{延伸-搭接}]48*1] * (\text{Round}(5/20) + 1) / 100$	1.98
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})5.00 + [\text{延伸-搭接}]48*1] * (\text{Round}(150/20) + 1) / 100$	4.77
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})150.00 + [\text{延伸-搭接}]48*1] * (\text{Round}(5/20) + 1) / 100$	1.98
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})5.00 + [\text{延伸-搭接}]48*1] * (\text{Round}(150/20) + 1) / 100$	4.77

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(150/100) = 1 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(5/100) = 0 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00*1*0/100 = 0.00 \text{ M}$

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $5.00 * (\text{ceiling}(150.00/200) + 1) = 10.00 \text{ cm}$

短向總長: $150.00 * (\text{ceiling}(5.00/200) + 1) = 300.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(10.00 + 300.00) / 100 = 3.10 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $150.0*5.0 / 10000 = 0.08 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(+第4邊: $150.00*16 / 10000 = 0.24 \text{ M}^2$)

模版小計: $0.08 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.08 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

側模小計(普通模): $= 0.24 \text{ M}^2$

RC計算:

$150.0*5.0 / 10000 * 16 / 100 = 0.012 \text{ M}^3$

RC小計: $0.012 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.012 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4: $13.50 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 13.50 \text{ M}$ ($13.50 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.0134 \text{ T}$)

#5: $3.10 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 3.10 \text{ M}$ ($3.10 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.0048 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.018 T

模版小計(清) = 0.08 M²

側模小計(普通模) = 0.24 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.012 M³

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: S4, 位置序號: 105 [X13:-245,Y11:+167]; 尺寸(樑口□): 30.00 * 888.39 cm ; [擴充半樑]: 55.00 * 913.39 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層-邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})913.39 + [\text{搭接-長上}]60*1 + [\text{延伸+彎鉤}]60+60] * (\text{Round}(30/20) + 1) / 100$	32.80
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})55.00 + [\text{延伸+彎鉤}]60+60] * (\text{Round}(888.39/15) + 1) / 100$	105.00
#5		雙層簡易式長向下層-邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})913.39 + [\text{搭接-長下}]60*1 + [\text{延伸+彎鉤}]60+60] * (\text{Round}(30/20) + 1) / 100$	32.80
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})55.00 + [\text{延伸+彎鉤}]60+60] * (\text{Round}(888.39/15) + 1) / 100$	105.00

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(30/100) = 0 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(888.39/100) = 8 \text{ 列}$

工作筋總長: $68.00*0*8/100 = 0.00 \text{ M}$

#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: $913.39 * (\text{ceiling}(30.00/200) + 1) = 1826.78 \text{ cm}$

短向總長: $55.00 * (\text{ceiling}(888.39/200) + 1) = 330.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1826.78 + 330.00) / 100 = 21.57 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $30.0 \times 888.4 / 10000 = 2.67 \text{ M2}$
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第1邊: $888.39 \times 25 / 10000 = 2.22 \text{ M2}$)
 模版小計: $2.67 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 2.67 \text{ M2}$
 註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計
 側模小計(普通模): $= 2.22 \text{ M2}$

RC計算:
 $30.0 \times 888.4 / 10000 \times 25 / 100 = 0.666 \text{ M3}$
 RC小計: $0.666 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.666 \text{ M3}$

-----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)
 $\#5 = 275.60 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 275.60 \text{ M}$ ($275.60 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.4299 \text{ T}$)
 $\#6 = 21.57 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 21.57 \text{ M}$ ($21.57 \text{ M} \times 2.250 / 1000 = 0.0485 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.478 T
 模版小計(清) = 2.67 M2
 側模小計(普通模) = 2.22 M2 (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.666 M3

PNA21-01-樓層: 4F, 版ID: CS1, 位置序號: 68 [X6:+165,Y21:+71]; 尺寸(樑口□): 160.00 * 430.00 cm ; [擴充半樑]: 185.00 * 480.00 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))480.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (160/15)+1)/100	64.80
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))185.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (430/15)+1)/100	73.50
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))480.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (160/15)+1)/100	64.80
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))185.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (430/15)+1)/100	73.50

工作筋計算:
 $\#6$ 工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (25 - 6) \times 2 + 10 = 68.00 \text{ cm}$
 垂直向排數: $\text{Int}(160/100) = 1 \text{ 行}$
 水平向排數: $\text{Int}(430/100) = 4 \text{ 列}$
 工作筋總長: $68.00 \times 1 \times 4 / 100 = 2.72 \text{ M}$
 $\#6$ 長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $480.00 \times (\text{ceiling}(160.00/200) + 1) = 960.00 \text{ cm}$
 短向總長: $185.00 \times (\text{ceiling}(430.00/200) + 1) = 740.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(960.00 + 740.00) / 100 = 17.00 \text{ M}$

模版計算:
 模版面積: 計算式: $160.0 \times 430.0 / 10000 = 6.88 \text{ M2}$
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第3邊: $430.00 \times 25 / 10000 = 1.08 \text{ M2}$)
 模版小計: $6.88 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 6.88 \text{ M2}$
 註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計
 側模小計(普通模): $= 1.08 \text{ M2}$

RC計算:
 $160.0 \times 430.0 / 10000 \times 25 / 100 = 1.720 \text{ M3}$
 RC小計: $1.720 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 1.720 \text{ M3}$

-----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)
 $\#5 = 276.60 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 276.60 \text{ M}$ ($276.60 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.4315 \text{ T}$)
 $\#6 = 19.72 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 19.72 \text{ M}$ ($19.72 \text{ M} \times 2.250 / 1000 = 0.0444 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.476 T
 模版小計(清) = 6.88 M2
 側模小計(普通模) = 1.08 M2 (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 1.720 M3