

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: P1 (代表樓層:P1->P1)

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 50 [X6:+157,Y9:-66];尺寸(樑口□):387.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:430.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $Int(387.5/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(445/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00*3*4/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

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: P1, 版ID: S2, 位置序號: 51 [X6:+157,Y10:-159];尺寸(樑口□):357.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:400.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(357.5/100) = 3$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(445/100) = 4$ 列
 工作筋總長: $50.00 \times 3 \times 4/100 = 6.00$ M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $495.00 \times (\text{ceiling}(357.50/200) + 1) = 1485.00$ cm
 短向總長: $400.00 \times (\text{ceiling}(445.00/200) + 1) = 1600.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1485.00 + 1600.00)/100 = 30.85$ M

模版計算:
 模版面積: 計算式: $357.5 \times 445.0 / 10000 = 15.91$ M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M2
 版底牆連接模版扣除:
 $([W15:\text{牆段}-1]357.50 \times 15)/10000 = 0.54$ 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:
 $357.5 \times 445.0 / 10000 \times 16/100 = 2.545$ M3
 RC小計: $2.545 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.545$ M3
 -----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #4= $434.50 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 434.50$ M ($434.50 \text{ M} \times 0.994/1000 = 0.4319$ T)
 #5= $36.85 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 36.85$ M ($36.85 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.0575$ T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.489 T
 模版小計(清) = 15.37 M2
 混凝土小計 = 2.545 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 52 [X6:+157,Y11:-236];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	$([\text{長邊}(\text{樑心})]495.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(387.5/20) + 1)/100$	108.60
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	$([\text{短邊}(\text{樑心})]430.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48) \times (\text{Round}(445/20) + 1)/100$	120.98
#4		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊}(\text{樑心})]495.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(387.5/20) + 1)/100$	108.60
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	$([\text{短邊}(\text{樑心})]430.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48) \times (\text{Round}(445/20) + 1)/100$	120.98

工作筋計算:
 #5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16 - 6) \times 2 + 10 = 50.00$ 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: $50.00 \times 3 \times 4/100 = 6.00$ M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $495.00 \times (\text{ceiling}(387.50/200) + 1) = 1485.00$ cm
 短向總長: $430.00 \times (\text{ceiling}(445.00/200) + 1) = 1720.00$ 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:
 $([W15:\text{牆段}-1]387.50 \times 15)/10000 = 0.58$ 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□] $17.20 \times 16/100 = 2.752$ 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= $459.16 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 459.16$ M ($459.16 \text{ M} \times 0.994/1000 = 0.4564$ T)
 #5= $38.05 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 38.05$ M ($38.05 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.0594$ 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: P1, 版ID: S2, 位置序號: 53 [X6:+157,Y11:+171];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: $15.91-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.04-[\text{版底牆交接}]0.54=15.37$ 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:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

#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: P1, 版ID: S2, 位置序號: 54 [X6:+157,Y12:+94];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: $495.00 * (\text{ceiling}(387.50/200) + 1) = 1485.00 \text{ cm}$
 短向總長: $430.00 * (\text{ceiling}(445.00/200) + 1) = 1720.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1485.00 + 1720.00) / 100 = 32.05 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積] $17.20 = 17.20 \text{ M}^2$
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模) $= 0.00 \text{ M}^2$
 版底牆連接模版扣除:
 $([W15: \text{牆段}-1] 387.50 * 15) / 10000 = 0.58 \text{ M}^2$
 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] $17.20 * 16 / 100 = 2.752 \text{ M}^3$
 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 $= 459.16 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 459.16 \text{ M}$ ($459.16 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.4564 \text{ T}$)
 #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) $= 0.516 \text{ T}$

模版小計(清) $= 16.62 \text{ M}^2$

混凝土小計 $= 2.752 \text{ M}^3$

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 55 [X6:+157,Y13:+1]; 尺寸(樑口): $357.50 * 445.00 \text{ cm}$; [擴充半樑]: $400.00 * 495.00 \text{ cm}$; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)] $495.00 + [\text{延伸-搭接}] 48 * 1$) * (Round $(357.5/20) + 1$) / 100	103.17
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	([短邊(樑心)] $400.00 + [\text{延伸+彎鉤}] 48 + 48$) * (Round $(445/20) + 1$) / 100	114.08
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)] $495.00 + [\text{延伸-搭接}] 48 * 1$) * (Round $(357.5/20) + 1$) / 100	103.17
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	([短邊(樑心)] $400.00 + [\text{延伸+彎鉤}] 48 + 48$) * (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): $10 * 2 + (16 - 6) * 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$
 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) $= 0.00 \text{ M}^2$
 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: $15.91 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 - [\text{版底牆交接}] 0.54 = 15.37 \text{ M}^2$
 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) $= 0.489 \text{ T}$

模版小計(清) $= 15.37 \text{ M}^2$

混凝土小計 $= 2.545 \text{ M}^3$

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S4, 位置序號: 56 [X6:+165,Y14:-148]; 尺寸(樑口): $245.00 * 430.00 \text{ cm}$; [擴充半

樑]:295.00 * 480.00 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))480.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (245/20)+1)/100	78.00
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))295.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (430/15)+1)/100	124.50
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))480.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (245/20)+1)/100	78.00
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))295.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (430/15)+1)/100	124.50

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=405.00 M*(1-0.0000)=405.00 M ($405.00 \text{ M}*1.560/1000=0.6318$ T)

#6=31.64 M*(1-0.0000)=31.64 M ($31.64 \text{ M}*2.250/1000=0.0712$ T)

鋼筋小計(主要筋)=0.703 T

模版小計(清)=10.54 M2

混凝土小計=2.634 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S0, 位置序號: 59 [X7:+212,Y14:-135]; 尺寸(樑口□):220.00 * 375.00 cm ;[擴充半樑]:270.00 * 425.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))425.00+[延伸+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+[延伸-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+[延伸+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+[延伸-搭接]48*1)*(Round (375/20)+1)/100	63.60

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(220/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(375/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*2*3/100=3.00$ 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: $425.00*(\text{ceiling}(220.00/200)+1)=1275.00$ cm

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

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1275.00+810.00)/100=20.85$ 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□]8.23 = 8.23 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:

$([W15:牆段-1]30.00*15)/10000=0.05\text{ M2}$

模版小計: $8.23-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.05=8.18\text{ M2}$

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] $8.23*16/100=1.317\text{ M3}$

RC小計: $1.317-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.317\text{ M3}$

-----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=252.24 M*(1-0.0000)=252.24 M ($252.24\text{ M}*0.994/1000=0.2507\text{ T}$)

#5=23.85 M*(1-0.0000)=23.85 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 M2

混凝土小計=1.317 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 69 [X7:-219,Y14:-23];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): $10*2+(16-6)*2+10=50.00\text{ cm}$

垂直向排數: $Int(445/100)=4\text{ 行}$

水平向排數: $Int(387.5/100)=3\text{ 列}$

工作筋總長: $50.00*4*3/100=6.00\text{ M}$

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

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

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] $17.20=17.20\text{ M2}$

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

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

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

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] $17.20*16/100=2.752\text{ M3}$

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

-----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=456.28 M*(1-0.0000)=456.28 M ($456.28\text{ M}*0.994/1000=0.4535\text{ T}$)

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

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: P1, 版ID: S1, 位置序號: 70 [X7:-219,Y15:+48];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] $22.86=22.86$ 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] $22.86*16/100=3.658$ 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= $622.52 \text{ M}*(1-0.0000)=622.52 \text{ M}$ ($622.52 \text{ M}*0.994/1000=0.6188 \text{ T}$)

#5= $44.05 \text{ M}*(1-0.0000)=44.05 \text{ M}$ ($44.05 \text{ M}*1.560/1000=0.0687 \text{ T}$)

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: P1, 版ID: S2, 位置序號: 72 [X8:-126,Y14:-23];尺寸(樑口□):445.00 * 357.50 cm ;[擴充樑]: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

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:

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

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----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)

$$\#4 = 430.66\text{ M} * (1 - 0.0000) = 430.66\text{ M} \quad (430.66\text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.4281\text{ T})$$

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

$$\text{鋼筋小計(主要筋)} = 0.486\text{ T}$$

$$\text{模版小計(清)} = 15.37\text{ M2}$$

$$\text{混凝土小計} = 2.545\text{ M3}$$

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S1, 位置序號: 73 [X8:-126,Y15:+48]; 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:

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

$$\text{垂直向排數: } \text{Int}(595/100) = 5\text{ 行}$$

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

$$\text{模版面積: 計算式: } 595.0 * 357.5 / 10000 = 21.27\text{ M2}$$

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:

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

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$$595.0 * 357.5 / 10000 * 16 / 100 = 3.403\text{ M3}$$

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

-----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)

$$\#4 = 559.34\text{ M} * (1 - 0.0000) = 559.34\text{ M} \quad (559.34\text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.5560\text{ T})$$

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

$$\text{鋼筋小計(主要筋)} = 0.623\text{ T}$$

$$\text{模版小計(清)} = 21.27\text{ M2}$$

$$\text{混凝土小計} = 3.403\text{ M3}$$

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 75 [X9:-49,Y14:-23]; 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樑柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

$([W15:\text{牆段}-1]387.50*15)/10000=0.58$ 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: P1, 版ID: S1, 位置序號: 76 [X9:-49,Y15:+48];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樑柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

$([W15:\text{牆段}-1]352.50*15+[W15:\text{牆段}-2]97.50*15)/10000=0.68$ 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口] $22.86 \times 16 / 100 = 3.658 \text{ M3}$

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

-----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=592.76 M*(1-0.0000)=592.76 M ($592.76 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.5892 \text{ T}$)

#5=44.05 M*(1-0.0000)=44.05 M ($44.05 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0687 \text{ T}$)

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: P1, 版ID: S2, 位置序號: 85 [X10:+44,Y14:-23];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)]) $495.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48 \times (\text{Round}(357.5/20) + 1) / 100$	112.29
#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- 邊沿	([長邊(樑心)]) $495.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48 \times (\text{Round}(357.5/20) + 1) / 100$	112.29
#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

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: $\text{Int}(445/100) = 4 \text{ 行}$

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

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

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: $445.0 \times 357.5 / 10000 = 15.91 \text{ M2}$

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]) $357.50 \times 15 / 10000 = 0.54 \text{ M2}$

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=452.74 M*(1-0.0000)=452.74 M ($452.74 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.4500 \text{ T}$)

#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) = 0.601 T

模版小計(清) = 15.37 M2

混凝土小計 = 2.545 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S1, 位置序號: 86 [X10:+44,Y15:+48];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)]) $645.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48 \times (\text{Round}(357.5/20) + 1) / 100$	140.79
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	([短邊(樑心)]) $400.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48 \times (\text{Round}(595/20) + 1) / 100$	153.76

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

角隅筋計算:

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

工作筋計算:

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

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: $50.00*5*3/100=7.50\text{ M}$

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

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

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: $595.0*357.5/10000=21.27\text{ M}^2$

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: $21.27-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=21.27\text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$595.0*357.5/10000*16/100=3.403\text{ M}^3$

RC小計: $3.403-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.403\text{ M}^3$

-----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= $589.10\text{ M}*(1-0.0000)=589.10\text{ M}$ ($589.10\text{ M}*0.994/1000=0.5856\text{ T}$)

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

**開口補強筋部分小計(含版繫筋):

#5= $60.00\text{ M}=60.00\text{ M}$ ($60.00*1.560/1000=0.0936\text{ T}$)

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: P1, 版ID: S0, 位置序號: 66 [X7:+122,Y14:+133];尺寸(樑口□):215.00 * 195.00 cm ;[擴充半樑]:265.00 * 220.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]265.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(195/20)+1)/100$	34.43
#4		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]220.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(215/20)+1)/100$	32.16
#4		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]265.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(195/20)+1)/100$	34.43
#4		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]220.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(215/20)+1)/100$	32.16

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(215/100)=2\text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(195/100)=1\text{ 列}$

工作筋總長: $50.00*2*1/100=1.00\text{ M}$

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $220.00*(\text{ceiling}(215.00/200)+1)=660.00\text{ cm}$

短向總長: $265.00*(\text{ceiling}(195.00/200)+1)=530.00\text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(660.00+530.00)/100=11.90\text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $215.0*195.0/10000=4.19\text{ M}^2$

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: $215.00*16/10000=0.34\text{ M}^2$)

版底牆連接模版扣除:

$([W15B:牆段-1]215.00*15)/10000=0.32\text{ M}^2$

模版小計:4.19-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.32=3.87 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.34 M2

RC計算:

$215.0 \times 195.0 / 10000 \times 16 / 100 = 0.671 \text{ M3}$

RC小計:0.671-[版開口RC]0.000-[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: P1, 版ID: S2, 位置序號: 68 [X8:+70,Y13:+193];尺寸(樑口□):25.00 * 750.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 750.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))]750.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (25/20)+1)/100	16.92
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))]50.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(750/20)+1)/100	38.22
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))]750.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (25/20)+1)/100	16.92
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))]50.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(750/20)+1)/100	38.22

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(25/100) = 0 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(750/100) = 7 \text{ 列}$

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $750.00 \times (\text{ceiling}(25.00/200) + 1) = 1500.00 \text{ cm}$

短向總長: $50.00 \times (\text{ceiling}(750.00/200) + 1) = 250.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1500.00 + 250.00) / 100 = 17.50 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $25.0 \times 750.0 / 10000 = 1.87 \text{ M2}$

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: $750.00 \times 16 / 10000 = 1.20 \text{ M2}$)

模版小計:1.87-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=1.87 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):=1.20 M2

RC計算:

$25.0 \times 750.0 / 10000 \times 16 / 100 = 0.300 \text{ M3}$

RC小計:0.300-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.300 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=110.28 M*(1-0.0000)=110.28 M (110.28 M*0.994/1000= 0.1096 T)

#5=17.50 M*(1-0.0000)=17.50 M (17.50 M*1.560/1000= 0.0273 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.137 T

模版小計(清)= 1.87 M2

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

混凝土小計 = 0.300 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 74 [X10:+240,Y13:+193];尺寸(樑口□):25.00 * 750.00 cm ;[擴充半樑]:25.00 * 750.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))]750.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (25/20)+1)/100	16.92
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))]25.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(750/20)+1)/100	28.47

#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})750.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48+48) * (\text{Round}(25/20)+1)/100$	16.92
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})25.00 + [\text{延伸-搭接}]48*1) * (\text{Round}(750/20)+1)/100$	28.47

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(25/100) = 0$ 行

水平向排數: $\text{Int}(750/100) = 7$ 列

工作筋總長: $50.00*0*7/100 = 0.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $750.00 * (\text{ceiling}(25.00/200)+1) = 1500.00$ cm

短向總長: $25.00 * (\text{ceiling}(750.00/200)+1) = 125.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1500.00+125.00)/100 = 16.25$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $25.0*750.0/10000 = 1.87$ 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: $750.00*16/10000 = 1.20$ M2

模版小計: $1.87 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 1.87$ 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): $= 1.20$ M2

RC計算:

$25.0*750.0/10000 * 16/100 = 0.300$ M3

RC小計: $0.300 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.300$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4 = $90.78 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 90.78 \text{ M}$ ($90.78 \text{ M} * 0.994/1000 = 0.0902 \text{ T}$)

#5 = $16.25 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 16.25 \text{ M}$ ($16.25 \text{ M} * 1.560/1000 = 0.0254 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.116 T

模版小計(清) = 1.87 M2

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

混凝土小計 = 0.300 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 90 [X10:-200,Y14:-15];尺寸(樑口□): 430.00 * 30.00 cm ;[擴充半樑]: 430.00 * 55.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸-搭接}]48*1) * (\text{Round}(30/20)+1)/100$	14.34
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})55.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48+48) * (\text{Round}(430/20)+1)/100$	34.73
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸-搭接}]48*1) * (\text{Round}(30/20)+1)/100$	14.34
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})55.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48+48) * (\text{Round}(430/20)+1)/100$	34.73

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: $\text{Int}(430/100) = 4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(30/100) = 0$ 列

工作筋總長: $50.00*4*0/100 = 0.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $55.00 * (\text{ceiling}(430.00/200)+1) = 220.00$ cm

短向總長: $430.00 * (\text{ceiling}(30.00/200)+1) = 860.00$ cm

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $430.0*30.0/10000 = 1.29$ 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2邊: $430.00*16/10000 = 0.69$ M2

模版小計: $1.29 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 1.29$ 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:

430.0*30.0/ 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=98.14 M*(1-0.0000)=98.14 M (98.14 M*0.994/1000= 0.0976 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)= 0.114 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: P1, 版ID: S1, 位置序號: 91 [X10:-200,Y15:+55];尺寸(樑口□):530.00 * 30.00 cm ;[擴充半樑]:530.00 * 55.00 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-邊沿	[(短邊(樑心))]55.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(530/20)+1)/100	40.77
#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-邊沿	[(短邊(樑心))]55.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(530/20)+1)/100	40.77

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 cm
垂直向排數: Int(530/100)= 5 行
水平向排數: Int(30/100)= 0 列
工作筋總長: 50.00*5*0/100= 0.00 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 55.00*(ceiling(530.00/200)+1)= 220.00 cm
短向總長: 530.00*(ceiling(30.00/200)+1)= 1060.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (220.00+1060.00)/100= 12.80 M

模版計算:

模版面積: 計算式:530.0*30.0/ 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2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:

530.0*30.0/ 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=116.22 M*(1-0.0000)=116.22 M (116.22 M*0.994/1000= 0.1155 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)= 0.135 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: P1, 版ID: S1, 位置序號: 71 [X8:+70,Y16:-79];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(52.5/20)+1)/100	31.92
#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(750/20)+1)/100	67.67
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))]750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(52.5/20)+1)/100	31.92

#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 (750/20)+1)/100	67.67
----	---	------------------	--	-------

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: $\text{Int}(750/100)=7$ 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= 199.17 M*(1-0.0000)= 199.17 M (199.17 M* $0.994/1000=0.1980$ 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) = 0.227 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: P1, 版ID: S1, 位置序號: 78 [X9:+155,Y16:-71];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(37.5/20)+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(80/20)+1)/100	4.28
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))80.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(37.5/20)+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(80/20)+1)/100	4.28

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: $0.30-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.19=0.11$ 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): $=0.13$ 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=16.23 M*(1-0.0000)=16.23 M (16.23 M*0.994/1000= 0.0161 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) = 0.020 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: P1, 版ID: S1, 位置序號: 77 [X10:+240,Y16:-79];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 (52.5/20)+1)/100	31.92
#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 (750/20)+1)/100	67.67
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]750.00+[延伸+搭接]48*1)*(Round (52.5/20)+1)/100	31.92
#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 (750/20)+1)/100	67.67

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: Int(750/100)= 7 行

水平向排數: Int(52.5/100)= 0 列

工作筋總長: 50.00*7*0/100= 0.00 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 77.50*(ceiling(750.00/200)+1)= 387.50 cm

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式:750.0*52.5/ 10000 = 3.94 M2

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

版邊沿封模計算:

(+第4邊:750.00*16)/10000=1.20 M2

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*52.5/ 10000 *16/100= 0.630 M3

RC小計:0.630-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.630 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=199.17 M*(1-0.0000)=199.17 M (199.17 M*0.994/1000= 0.1980 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) = 0.227 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: P1, 版ID: CS, 位置序號: 1 [X3:-171,Y2:+0];尺寸(樑口□):296.23 * 296.23 cm ;[擴充半樑]:353.91 * 353.91 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]353.91+[延伸+搭接]48*1)*(Round (296.23/15)+1)/100	84.40
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]353.91+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (296.23/10)+1)/100	139.47
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]353.91+[延伸+搭接]48*1)*(Round (296.23/15)+1)/100	84.40

#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))353.91+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (296.23/10)+1)/100	139.47
----	---	------------------	--	--------

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(296.23/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(296.23/100)=2$ 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: $353.91*(\text{ceiling}(296.23/200)+1)=1061.73$ cm

短向總長: $353.91*(\text{ceiling}(296.23/200)+1)=1061.73$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1061.73+1061.73)/100=21.23$ M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $8.78=8.78$ 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11邊: $37.50*16$ +第12邊: $1740.00*16$)/10000= 2.90 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] $30.00*15$)/10000= 0.56 M²

模版小計: 8.78 -[版開口] 0.00 +[版開口封模] 0.00 -[版底牆交接] $0.56=8.21$ 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): $=2.90$ M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $8.78*16/100=1.404$ M³

RC小計: 1.404 -[版開口RC] 0.000 -[中空扣除] $0.000=1.404$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4= 447.75 M*($1-0.0000$)= 447.75 M (447.75 M* $0.994/1000=0.4451$ T)

#5= 23.23 M*($1-0.0000$)= 23.23 M (23.23 M* $1.560/1000=0.0362$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.481 T

模版小計(清) = 8.21 M²

側模小計(普通模) = 2.90 M² (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 1.404 M³

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 9 [X4:+229,Y6:-230];尺寸(樑口□): $246.73 * 246.73$ cm ;[擴充半樑]: $285.01 * 285.01$ cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))285.01+[延伸-搭接]48*1)*(Round (246.73/20)+1)/100	43.29
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))285.01+[延伸-搭接]48*1)*(Round (246.73/20)+1)/100	43.29
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))285.01+[延伸-搭接]48*1)*(Round (246.73/20)+1)/100	43.29
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))285.01+[延伸-搭接]48*1)*(Round (246.73/20)+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: $\text{Int}(246.73/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(246.73/100)=2$ 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: $285.01*(\text{ceiling}(246.73/200)+1)=855.03$ cm

短向總長: $285.01*(\text{ceiling}(246.73/200)+1)=855.03$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(855.03+855.03)/100=17.10$ 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] $6.09=6.09$ 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] $6.09*16/100=0.974$ 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=173.17 M*(1-0.0000)=173.17 M (173.17 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: P1, 版ID: CS, 位置序號: 11 [X4:+109,Y7:+215];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: Int(910/100)= 9 行

水平向排數: 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*(ceiling(910.00/200)+1)= 375.00 cm

短向總長: 910.00*(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 M*0.994/1000= 0.3499 T)

#5=21.95 M*(1-0.0000)=21.95 M (21.95 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: P1, 版ID: CS, 位置序號: 12 [X4:+109,Y11:-25];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	$[(\text{長邊(樑心)})2570.00 + [\text{搭接-長下}]48*2 + [\text{延伸-搭接}]48*1) * (\text{Round}(37.5/15) + 1) / 100$	81.42
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})62.50 + [\text{延伸+彎鉤}]48+48) * (\text{Round}(2570/10) + 1) / 100$	408.93

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(2570/100) = 25 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(37.5/100) = 0 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00*25*0/100 = 0.00 \text{ M}$

#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: $62.50 * (\text{ceiling}(2570.00/200) + 1) = 875.00 \text{ cm}$

短向總長: $2570.00 * (\text{ceiling}(37.50/200) + 1) = 5140.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(875.00 + 5140.00) / 100 = 60.15 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $2570.0 * 37.5 / 10000 = 9.64 \text{ M}^2$

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

版邊沿封模計算:

(+第1邊: $37.50*16$ + 第3邊: $37.50*16$ + 第4邊: $2570.00*16$) / 10000 = 4.23 M²

版底牆連接模版扣除:

$([\text{W15S:牆段-1}]30.00*15 + [\text{W15S:牆段-2}]65.00*15 + [\text{W15S:牆段-3}]30.00*15 + [\text{W15S:牆段-4}]30.00*15 + [\text{W15S:牆段-5}]65.00*15 + [\text{W15S:牆段-6}]30.00*15 + [\text{W15S:牆段-7}]30.00*15 + [\text{W15S:牆段-8}]65.00*15 + [\text{W15S:牆段-9}]30.00*15 + [\text{W15S:牆段-10}]30.00*15 + [\text{W15S:牆段-11}]65.00*15 + [\text{W15S:牆段-12}]30.00*15) / 10000 = 0.75 \text{ M}^2$

模版小計: $9.64 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.75 = 8.89 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): = 4.23 M²

RC計算:

$2570.0 * 37.5 / 10000 * 16 / 100 = 1.542 \text{ M}^3$

RC小計: $1.542 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 1.542 \text{ M}^3$

-----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 = $980.70 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 980.70 \text{ M}$ ($980.70 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.9748 \text{ T}$)

#5 = $60.15 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 60.15 \text{ M}$ ($60.15 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.0938 \text{ T}$)

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: P1, 版ID: CS0, 位置序號: 41 [X5:+108,Y6:+115]; 尺寸(樑口□): 230.71 * 230.71 cm ; [擴充半樑]: 265.72 * 265.72 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層-邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})265.72 + [\text{延伸+彎鉤}]48+48) * (\text{Round}(230.71/15) + 1) / 100$	57.88
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})265.72 + [\text{延伸-搭接}]48*1) * (\text{Round}(230.71/10) + 1) / 100$	75.29
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})265.72 + [\text{延伸+彎鉤}]48+48) * (\text{Round}(230.71/15) + 1) / 100$	57.88
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})265.72 + [\text{延伸-搭接}]48*1) * (\text{Round}(230.71/10) + 1) / 100$	75.29

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(230.71/100) = 2 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(230.71/100) = 2 \text{ 列}$

工作筋總長: $58.00*2*2/100 = 2.32 \text{ M}$

#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: $265.72 * (\text{ceiling}(230.71/200) + 1) = 797.16 \text{ cm}$

短向總長: $265.72 * (\text{ceiling}(230.71/200) + 1) = 797.16 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(797.16 + 797.16) / 100 = 15.94 \text{ M}$

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□] 5.32 = 5.32 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:

(+第4邊: $260.00*20$) / 10000 = 0.52 M²

版底牆連接模版扣除:

$([W15:牆段-1]12.88*15+[W15:牆段-2]20.15*15+[W15:牆段-3]20.15*15+[W15:牆段-4]20.15*15+[W15:牆段-5]20.34*15+[W15:牆段-6]29.81*15)/10000=0.19\text{ M2}$

模版小計: $5.32-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.19=5.14\text{ M2}$

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): $=0.52\text{ M2}$

RC計算:

$[不規則形狀直接計算取得之面積口]5.32*20/100=1.065\text{ M3}$

RC小計: $1.065-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.065\text{ M3}$

-----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= $266.34\text{ M}*(1-0.0000)=266.34\text{ M}$ ($266.34\text{ M}*0.994/1000=0.2647\text{ T}$)

#5= $18.26\text{ M}*(1-0.0000)=18.26\text{ M}$ ($18.26\text{ M}*1.560/1000=0.0285\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋)=0.293 T

模版小計(清)=5.14 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=1.065 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 57 [X6:+93,Y2:+0];尺寸(樑口□):750.00 * 25.00 cm ;[擴充半樑]:750.00 * 50.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(25/20)+1)/100$	15.96
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$([短邊(樑心)]50.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(750/20)+1)/100$	56.94
#4		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(25/20)+1)/100$	15.96
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$([短邊(樑心)]50.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(750/20)+1)/100$	56.94

工作筋計算:

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

垂直向排數: $Int(750/100)=7\text{ 行}$

水平向排數: $Int(25/100)=0\text{ 列}$

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: $50.00*(ceiling(750.00/200)+1)=250.00\text{ cm}$

短向總長: $750.00*(ceiling(25.00/200)+1)=1500.00\text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(250.00+1500.00)/100=17.50\text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $750.0*25.0/10000=1.88\text{ M2}$

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2邊: $750.00*16/10000=1.20\text{ M2}$)

模版小計: $1.88-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=1.88\text{ M2}$

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): $=1.20\text{ M2}$

RC計算:

$750.0*25.0/10000*16/100=0.300\text{ M3}$

RC小計: $0.300-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.300\text{ M3}$

-----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= $145.80\text{ M}*(1-0.0000)=145.80\text{ M}$ ($145.80\text{ M}*0.994/1000=0.1449\text{ T}$)

#5= $17.50\text{ M}*(1-0.0000)=17.50\text{ M}$ ($17.50\text{ M}*1.560/1000=0.0273\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋)=0.172 T

模版小計(清)=1.88 M2

側模小計(普通模)=1.20 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計=0.300 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 58 [X6:+93,Y4:-180];尺寸(樑口□):135.03 * 135.03 cm ;[擴充半樑]:135.03 * 135.03 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]135.03+[延伸-搭接]48*1)*(Round(135.03/20)+1)/100$	14.64
----	---	-----------	---	-------

#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})135.03 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round}(135.03/20)+1)/100]$	18.48
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})135.03 + [\text{延伸+搭接}48*1] * (\text{Round}(135.03/20)+1)/100]$	14.64
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})135.03 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round}(135.03/20)+1)/100]$	18.48

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: $\text{Int}(135.03/100) = 1$ 行

水平向排數: $\text{Int}(135.03/100) = 1$ 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: $135.03 * (\text{ceiling}(135.03/200)+1) = 270.06$ cm

短向總長: $135.03 * (\text{ceiling}(135.03/200)+1) = 270.06$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(270.06+270.06)/100 = 5.40$ 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] $1.82 = 1.82$ 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: $727.11*16/10000 = 1.16$ M²)

模版小計: $1.82 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 1.82$ 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): $= 1.16$ M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $1.82*16/100 = 0.292$ M³

RC小計: $0.292 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.292$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $66.25 \text{ M} * (1-0.0000) = 66.25 \text{ M}$ ($66.25 \text{ M} * 0.994/1000 = 0.0659 \text{ T}$)

#5= $5.90 \text{ M} * (1-0.0000) = 5.90 \text{ M}$ ($5.90 \text{ M} * 1.560/1000 = 0.0092 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.075 T

模版小計(清) = 1.82 M²

側模小計(普通模) = 1.16 M² (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.292 M³

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 61 [X6:-128,Y9:+145];尺寸(樑口□):750.00 * 25.00 cm ;[擴充半樑]:750.00 * 50.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})750.00 + [\text{延伸+搭接}48*1] * (\text{Round}(25/20)+1)/100]$	15.96
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})50.00 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round}(750/20)+1)/100]$	56.94
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})750.00 + [\text{延伸+搭接}48*1] * (\text{Round}(25/20)+1)/100]$	15.96
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})50.00 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round}(750/20)+1)/100]$	56.94

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: $\text{Int}(750/100) = 7$ 行

水平向排數: $\text{Int}(25/100) = 0$ 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: $50.00 * (\text{ceiling}(750.00/200)+1) = 250.00$ cm

短向總長: $750.00 * (\text{ceiling}(25.00/200)+1) = 1500.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(250.00+1500.00)/100 = 17.50$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $750.0*25.0/10000 = 1.88$ 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: $750.00*16/10000 = 1.20$ M²)

模版小計:1.88-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=1.88 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=1.20 M2

RC計算:

$750.0 \times 25.0 / 10000 \times 16 / 100 = 0.300 \text{ M3}$

RC小計:0.300-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.300 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=145.80 M*(1-0.0000)=145.80 M (145.80 M*0.994/1000= 0.1449 T)

#5=17.50 M*(1-0.0000)=17.50 M (17.50 M*1.560/1000= 0.0273 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.172 T

模版小計(清)= 1.88 M2

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

混凝土小計 = 0.300 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 62 [X6:-128,Y11:-25];尺寸(樑口□):750.00 * 25.00 cm ;[擴充半樑]:750.00 * 50.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(25/20)+1)/100	15.96
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))50.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(750/20)+1)/100	56.94
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(25/20)+1)/100	15.96
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))50.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(750/20)+1)/100	56.94

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: $\text{Int}(750/100) = 7 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(25/100) = 0 \text{ 列}$

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $50.00 \times (\text{ceiling}(750.00/200) + 1) = 250.00 \text{ cm}$

短向總長: $750.00 \times (\text{ceiling}(25.00/200) + 1) = 1500.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(250.00 + 1500.00) / 100 = 17.50 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $750.0 \times 25.0 / 10000 = 1.88 \text{ M2}$

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2邊: $750.00 \times 16 / 10000 = 1.20 \text{ M2}$)

模版小計:1.88-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=1.88 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=1.20 M2

RC計算:

$750.0 \times 25.0 / 10000 \times 16 / 100 = 0.300 \text{ M3}$

RC小計:0.300-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.300 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=145.80 M*(1-0.0000)=145.80 M (145.80 M*0.994/1000= 0.1449 T)

#5=17.50 M*(1-0.0000)=17.50 M (17.50 M*1.560/1000= 0.0273 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.172 T

模版小計(清)= 1.88 M2

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

混凝土小計 = 0.300 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 60 [X6:-128,Y7:+215];尺寸(樑口□):750.00 * 25.00 cm ;[擴充半樑]:750.00 * 50.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(25/20)+1)/100	15.96
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))50.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(750/20)+1)/100	56.94

#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})750.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(25/20) + 1) / 100$	15.96
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})50.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round}(750/20) + 1) / 100$	56.94

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: $\text{Int}(750/100) = 7 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(25/100) = 0 \text{ 列}$

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $50.00 \times (\text{ceiling}(750.00/200) + 1) = 250.00 \text{ cm}$

短向總長: $750.00 \times (\text{ceiling}(25.00/200) + 1) = 1500.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(250.00 + 1500.00) / 100 = 17.50 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $750.0 \times 25.0 / 10000 = 1.88 \text{ M}^2$

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: $750.00 \times 16 / 10000 = 1.20 \text{ M}^2$)

模版小計: $1.88 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 1.88 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $= 1.20 \text{ M}^2$

RC計算:

$750.0 \times 25.0 / 10000 \times 16 / 100 = 0.300 \text{ M}^3$

RC小計: $0.300 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.300 \text{ M}^3$

-----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 = $145.80 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 145.80 \text{ M}$ ($145.80 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.1449 \text{ T}$)

#5 = $17.50 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 17.50 \text{ M}$ ($17.50 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0273 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.172 T

模版小計(清) = 1.88 M²

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

混凝土小計 = 0.300 M³

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 63 [X6:-128,Y13:-195];尺寸(樑口□): 750.00 * 25.00 cm ;[擴充半樑]: 750.00 * 50.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})750.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(25/20) + 1) / 100$	15.96
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})50.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round}(750/20) + 1) / 100$	56.94
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})750.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(25/20) + 1) / 100$	15.96
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})50.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round}(750/20) + 1) / 100$	56.94

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: $\text{Int}(750/100) = 7 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(25/100) = 0 \text{ 列}$

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $50.00 \times (\text{ceiling}(750.00/200) + 1) = 250.00 \text{ cm}$

短向總長: $750.00 \times (\text{ceiling}(25.00/200) + 1) = 1500.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(250.00 + 1500.00) / 100 = 17.50 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $750.0 \times 25.0 / 10000 = 1.88 \text{ M}^2$

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: $750.00 \times 16 / 10000 = 1.20 \text{ M}^2$)

模版小計: $1.88 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 1.88 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $= 1.20 \text{ M}^2$

RC計算:

750.0*25.0/ 10000 *16/100= 0.300 M3
RC小計:0.300-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.300 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=145.80 M*(1-0.0000)=145.80 M (145.80 M*0.994/1000= 0.1449 T)
#5=17.50 M*(1-0.0000)=17.50 M (17.50 M*1.560/1000= 0.0273 T)
鋼筋小計(主要筋)= 0.172 T
模版小計(清)= 1.88 M2
側模小計(普通模)= 1.20 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計= 0.300 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S0, 位置序號: 64 [X6:-115,Y15:-134];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	([長邊(樑心)]268.47+[延伸-搭接]48*1)*(Round (237.01/20)+1)/100	41.14
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]268.47+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (237.01/20)+1)/100	47.38
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]268.47+[延伸-搭接]48*1)*(Round (237.01/20)+1)/100	41.14
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]268.47+[延伸+彎鉤]48+48)*(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 cm
垂直向排數: Int(237.01/100)= 2 行
水平向排數: Int(237.01/100)= 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: 268.47*(ceiling(237.01/200)+1)= 805.41 cm
短向總長: 268.47*(ceiling(237.01/200)+1)= 805.41 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (805.41+805.41)/100= 16.11 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□]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-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=5.62 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□]5.62*16/100= 0.899 M3
RC小計:0.899-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.899 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=177.04 M*(1-0.0000)=177.04 M (177.04 M*0.994/1000= 0.1760 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: P1, 版ID: S20, 位置序號: 27 [X4:-110,Y15:-218];尺寸(樑口□):300.00 * 230.00 cm ;[擴充半樑]:300.00 * 247.50 cm; 版厚: 20 cm

#4		單層簡易式配筋長向	([長邊(樑心)]300+[搭接-跨]48*0+[搭接-延伸]48*1)*(Round (230/15)+1)/100	55.68
#4		單層簡易式配筋短向	([短邊(樑心)]247.5+[搭接-跨]48*0+[搭接-延伸]48*1)*(Round (300/15)+1)/100	62.06

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(300/100)= 3 行
水平向排數: Int(230/100)= 2 列
工作筋總長: 58.00*3*2/100= 3.48 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: $247.50 * (\text{ceiling}(300.00/200) + 1) = 742.50 \text{ cm}$
短向總長: $300.00 * (\text{ceiling}(230.00/200) + 1) = 900.00 \text{ cm}$
版長短向施工支撐工作筋總長: $(742.50 + 900.00) / 100 = 16.43 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: (設定不計底模) = 0 M2

版邊沿封模計算:

(+第1邊: $230.00 * 20$ + 第3邊: $230.00 * 20$ + 第4邊: $300.00 * 20$) / 10000 = 1.52 M2

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

側模小計(普通模) = 1.52 M2

RC計算:

$300.0 * 230.0 / 10000 * 20 / 100 = 1.380 \text{ M3}$

RC小計: $1.380 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 1.380 \text{ M3}$

-----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 = $117.74 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 117.74 \text{ M}$ ($117.74 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.1170 \text{ T}$)

#5 = $19.91 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 19.91 \text{ M}$ ($19.91 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.0311 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.148 T

模版小計(清) = 0.00 M2

側模小計(普通模) = 1.52 M2 (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 1.380 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S20, 位置序號: 29 [X4:-110,Y15:+142]; 尺寸(樑口□): 300.00 * 230.00 cm ; [擴充半樑]: 300.00 * 280.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		單層簡易式配筋長向	$([\text{長邊(樑心)}] 300 + [\text{搭接-跨}] 48 * 0 + [\text{搭接-延伸}] 48 * 1) * (\text{Round}(230/15) + 1) / 100$	55.68
#4		單層簡易式配筋短向	$([\text{短邊(樑心)}] 280 + [\text{搭接-跨}] 48 * 0 + [\text{搭接-延伸}] 48 * 1) * (\text{Round}(300/15) + 1) / 100$	68.88

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(300/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(230/100) = 2 \text{ 列}$

工作筋總長: $58.00 * 3 * 2 / 100 = 3.48 \text{ M}$

#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: $280.00 * (\text{ceiling}(300.00/200) + 1) = 840.00 \text{ cm}$

短向總長: $300.00 * (\text{ceiling}(230.00/200) + 1) = 900.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(840.00 + 900.00) / 100 = 17.40 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: (設定不計底模) = 0 M2

版邊沿封模計算:

(+第1邊: $230.00 * 20$ + 第3邊: $230.00 * 20$) / 10000 = 0.92 M2

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

側模小計(普通模) = 0.92 M2

RC計算:

$300.0 * 230.0 / 10000 * 20 / 100 = 1.380 \text{ M3}$

RC小計: $1.380 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 1.380 \text{ M3}$

-----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 = $124.56 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 124.56 \text{ M}$ ($124.56 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.1238 \text{ T}$)

#5 = $20.88 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 20.88 \text{ M}$ ($20.88 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.0326 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.156 T

模版小計(清) = 0.00 M2

側模小計(普通模) = 0.92 M2 (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 1.380 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S20, 位置序號: 42 [X5:+70,Y14:+136]; 尺寸(樑口□): 300.00 * 230.00 cm ; [擴充半樑]: 300.00 * 230.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		單層簡易式配筋長向	$([\text{長邊(樑心)}] 300 + [\text{搭接-跨}] 48 * 0 + [\text{搭接-延伸}] 48 * 1) * (\text{Round}(230/15) + 1) / 100$	55.68
#4		單層簡易式配筋短向	$([\text{短邊(樑心)}] 230 + [\text{搭接-跨}] 48 * 0 + [\text{搭接-延伸}] 48 * 1) * (\text{Round}(300/15) + 1) / 100$	58.38

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(300/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(230/100)=2$ 列

工作筋總長: $58.00*3*2/100=3.48$ 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: $230.00*(\text{ceiling}(300.00/200)+1)=690.00$ cm

短向總長: $300.00*(\text{ceiling}(230.00/200)+1)=900.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(690.00+900.00)/100=15.90$ M

模版計算:

模版面積: (設定不計底模) = 0 M²

版邊沿封模計算:

(+第1邊: $230.00*20$ + 第2邊: $300.00*20$ + 第3邊: $230.00*20$ + 第4邊: $300.00*20$)/10000=2.12 M²

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

側模小計(普通模): $=2.12$ M²

RC計算:

$300.0*230.0/10000*20/100=1.380$ M³

RC小計: 1.380 - [版開口RC] 0.000 - [中空扣除] 0.000 = 1.380 M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4 = 114.06 M * $(1-0.0000)=114.06$ M (114.06 M * $0.994/1000=0.1134$ T)

#5 = 19.38 M * $(1-0.0000)=19.38$ M (19.38 M * $1.560/1000=0.0302$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.144 T

模版小計(清) = 0.00 M²

側模小計(普通模) = 2.12 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 1.380 M³

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S20, 位置序號: 43 [X5:+70,Y15:-4]; 尺寸(樑口□): $300.00 * 230.00$ cm ; [擴充半樑]: $325.00 * 230.00$ cm; 版厚: 20 cm

#4		單層簡易式配筋長向	([長邊(樑心)] 325 +[搭接-跨] $48*0$ +[搭接-延伸] $48*1$)*(Round($230/15$)+1)/100	59.68
#4		單層簡易式配筋短向	([短邊(樑心)] 230 +[搭接-跨] $48*0$ +[搭接-延伸] $48*1$)*(Round($300/15$)+1)/100	58.38

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): $10*2+(20-6)*2+10=58.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(300/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(230/100)=2$ 列

工作筋總長: $58.00*3*2/100=3.48$ 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: $230.00*(\text{ceiling}(300.00/200)+1)=690.00$ cm

短向總長: $325.00*(\text{ceiling}(230.00/200)+1)=975.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(690.00+975.00)/100=16.65$ M

模版計算:

模版面積: (設定不計底模) = 0 M²

版邊沿封模計算:

(+第1邊: $230.00*20$ + 第2邊: $300.00*20$ + 第4邊: $300.00*20$)/10000=1.66 M²

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

側模小計(普通模): $=1.66$ M²

RC計算:

$300.0*230.0/10000*20/100=1.380$ M³

RC小計: 1.380 - [版開口RC] 0.000 - [中空扣除] 0.000 = 1.380 M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4 = 118.06 M * $(1-0.0000)=118.06$ M (118.06 M * $0.994/1000=0.1174$ T)

#5 = 20.13 M * $(1-0.0000)=20.13$ M (20.13 M * $1.560/1000=0.0314$ T)

**開口補強筋部分小計(含版繫筋):

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

鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.242 T

模版小計(清) = 0.00 M²

側模小計(普通模) = 1.66 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 1.380 M³

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S0, 位置序號: 13 [X4:+137,Y14:+131]; 尺寸(樑口□): $171.46 * 171.46$ cm ; [擴充半樑]: $199.39 * 199.39$ cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})199.39 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(171.46/20) + 1) / 100$	24.74
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})199.39 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(171.46/20) + 1) / 100$	24.74
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})199.39 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(171.46/20) + 1) / 100$	24.74
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})199.39 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(171.46/20) + 1) / 100$	24.74

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(171.46/100) = 1 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(171.46/100) = 1 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00 \times 1 \times 1 / 100 = 0.50 \text{ M}$

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $199.39 \times (\text{ceiling}(171.46/200) + 1) = 398.78 \text{ cm}$

短向總長: $199.39 \times (\text{ceiling}(171.46/200) + 1) = 398.78 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(398.78 + 398.78) / 100 = 7.98 \text{ M}$

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] $2.94 = 2.94 \text{ M}^2$

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: 122.44×16 + 第4邊: 76.07×16 + 第5邊: 122.44×16) / 10000 = 0.51 M²

版底牆連接模版扣除:

$[(\text{W15S:牆段-1})41.66 \times 15 + (\text{W20:牆段-2})18.39 \times 20 + (\text{W20:牆段-3})16.47 \times 20 + (\text{W20:牆段-4})16.51 \times 20 + (\text{W20:牆段-5})16.51 \times 20 + (\text{W20:牆段-6})16.51 \times 20 + (\text{W20:牆段-7})16.51 \times 20 + (\text{W20:牆段-8})16.51 \times 20 + (\text{W20:牆段-9})15.70 \times 20 + (\text{W20:牆段-10})15.73 \times 20 + (\text{W20:牆段-11})10.43 \times 20 + (\text{W20:牆段-12})13.10 \times 20 + (\text{W20:牆段-13})13.10 \times 20 + (\text{W20:牆段-14})10.46 \times 20 + (\text{W20:牆段-15})8.96 \times 20 + (\text{W20:牆段-16})8.97 \times 20 + (\text{W20:牆段-17})8.97 \times 20 + (\text{W20:牆段-18})8.97 \times 20 + (\text{W20:牆段-19})8.97 \times 20 + (\text{W20:牆段-20})8.97 \times 20 + (\text{W20:牆段-21})8.97 \times 20 + (\text{W20:牆段-22})8.97 \times 20 + (\text{W20:牆段-23})8.97 \times 20 + (\text{W20:牆段-24})8.97 \times 20 + (\text{W20:牆段-25})8.97 \times 20 + (\text{W20:牆段-26})8.92 \times 20] / 10000 = 0.67 \text{ M}^2$

模版小計: $2.94 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.67 = 2.27 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

側模小計(普通模): 0.51 M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $2.94 \times 16 / 100 = 0.470 \text{ M}^3$

RC小計: $0.470 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.470 \text{ M}^3$

-----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 = $98.96 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 98.96 \text{ M}$ ($98.96 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.0984 \text{ T}$)

#5 = $8.48 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 8.48 \text{ M}$ ($8.48 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0132 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.112 T

模版小計(清) = 2.27 M²

側模小計(普通模) = 0.51 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.470 M³

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S0, 位置序號: 10 [X4:+19,Y16:-216]; 尺寸(樑口□): 297.17 * 297.17 cm ; [擴充半樑]: 324.66 * 324.66 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})324.66 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(297.17/20) + 1) / 100$	59.63
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})324.66 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(297.17/20) + 1) / 100$	59.63
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})324.66 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(297.17/20) + 1) / 100$	59.63
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})324.66 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(297.17/20) + 1) / 100$	59.63

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(297.17/100) = 2 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(297.17/100) = 2 \text{ 列}$

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: $324.66 \times (\text{ceiling}(297.17/200) + 1) = 973.98 \text{ cm}$
 短向總長: $324.66 \times (\text{ceiling}(297.17/200) + 1) = 973.98 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(973.98 + 973.98) / 100 = 19.48 \text{ M}$
 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] $8.83 = 8.83 \text{ M}^2$
 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: 12.02×16 + 第5邊: 122.43×16 + 第6邊: 122.44×16 + 第7邊: 122.43×16 + 第8邊: 122.43×16 + 第9邊: 73.70×16) / 10000 = 0.92 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] 22.18×20 + [W20:牆段-29] 8.72×20 + [W20:牆段-30] 15.31×20 + [W20:牆段-31] 7.39×20 + [W20:牆段-32] 84.28×20) / 10000 = 1.30 M²
 模版小計: 8.83 - [版開口] 0.00 + [版開口封模] 0.00 - [版底牆交接] $1.30 = 7.53 \text{ M}^2$
 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) = 0.92 M²
 RC計算:
 [不規則形狀直接計算取得之面積] $8.83 \times 16 / 100 = 1.413 \text{ M}^3$
 RC小計: 1.413 - [版開口RC] 0.000 - [中空扣除] $0.000 = 1.413 \text{ M}^3$
 -----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 = $238.50 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 238.50 \text{ M}$ ($238.50 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.2371 \text{ T}$)
 #5 = $21.48 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 21.48 \text{ M}$ ($21.48 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0335 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.271 T
 模版小計(清) = 7.53 M²
 側模小計(普通模) = 0.92 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 1.413 M³

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 40 [X5:-195,Y6:-232]; 尺寸(樑口□): $414.59 \times 414.59 \text{ cm}$; [擴充半樑]: $453.28 \times 453.28 \text{ cm}$; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)] 453.28 + [延伸+彎鉤] 48×48) * (Round $(414.59/20) + 1$) / 100	120.84
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)] 453.28 + [延伸-搭接] 48×1) * (Round $(414.59/20) + 1$) / 100	110.28
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)] 453.28 + [延伸+彎鉤] 48×48) * (Round $(414.59/20) + 1$) / 100	120.84
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)] 453.28 + [延伸-搭接] 48×1) * (Round $(414.59/20) + 1$) / 100	110.28

工作筋計算:
 #5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16 - 6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$
 垂直向排數: $\text{Int}(414.59/100) = 4 \text{ 行}$
 水平向排數: $\text{Int}(414.59/100) = 4 \text{ 列}$
 工作筋總長: $50.00 \times 4 \times 4 / 100 = 8.00 \text{ M}$
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $453.28 \times (\text{ceiling}(414.59/200) + 1) = 1813.12 \text{ cm}$
 短向總長: $453.28 \times (\text{ceiling}(414.59/200) + 1) = 1813.12 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1813.12 + 1813.12) / 100 = 36.26 \text{ M}$

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] $17.19 = 17.19 \text{ M}^2$
 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] 62.50×15 + [W15:牆段-2] 17.30×15 + [W15:牆段-3] 20.35×15 + [W15:牆段-4] 20.15×15 + [W15:牆段-5] 20.15×15 + [W15:牆段-6] 20.15×15 + [W15:牆段-7] 20.15×15 + [W15:牆段-8] 20.15×15 + [W15:牆段-9] 8.82×15) / 10000 = 0.31 M²
 模版小計: 17.19 - [版開口] 0.00 + [版開口封模] 0.00 - [版底牆交接] $0.31 = 16.87 \text{ M}^2$
 註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]17.19*16/100= 2.750 M3

RC小計:2.750-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.750 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=462.25 M*(1-0.0000)=462.25 M (462.25 M*0.994/1000= 0.4595 T)

#5=44.26 M*(1-0.0000)=44.26 M (44.26 M*1.560/1000= 0.0690 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.529 T

模版小計(清)= 16.87 M2

混凝土小計 = 2.750 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S0, 位置序號: 33 [X5:+198,Y16:-227];尺寸(樑口□):236.30 * 236.30 cm ;[擴充半樑]:263.84 * 263.84 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))263.84+[延伸-搭接]48*1)*(Round (236.3/20)+1)/100	40.54
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))263.84+[延伸-搭接]48*1)*(Round (236.3/20)+1)/100	40.54
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))263.84+[延伸-搭接]48*1)*(Round (236.3/20)+1)/100	40.54
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))263.84+[延伸-搭接]48*1)*(Round (236.3/20)+1)/100	40.54

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(236.3/100)= 2 行

水平向排數: Int(236.3/100)= 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: 263.84*(ceiling(236.30/200)+1)= 791.52 cm

短向總長: 263.84*(ceiling(236.30/200)+1)= 791.52 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (791.52+791.52)/100= 15.83 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]5.58 = 5.58 M2

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

版邊沿封模計算:

(+第2邊:122.43*16+第3邊:122.44*16+第4邊:122.43*16+第5邊:75.16*16)/10000=0.71 M2

版底牆連接模版扣除:

[(W20S:牆段-1]62.75*20+[W20:牆段-2]3.43*20+[W20:牆段-3]19.64*20+[W20:牆段-4]19.62*20+[W20:牆段-5]19.63*20+[W20:牆段-6]17.11*20+[W20:牆段-7]14.98*20+[W20:牆段-8]11.71*20+[W20:牆段-9]17.67*20+[W20:牆段-10]17.67*20+[W20:牆段-11]11.69*20+[W20:牆段-12]19.31*20+[W20:牆段-13]24.68*20+[W20:牆段-14]15.65*20+[W20:牆段-15]15.69*20+[W20:牆段-16]15.69*20+[W20:牆段-17]15.99*20+[W20:牆段-18]25.90*20+[W20:牆段-19]29.43*20+[W20:牆段-20]32.75*20+[W20:牆段-21]39.44*20+[W20:牆段-22]46.51*20)/10000= 0.99 M2

模版小計:5.58-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.99=4.59 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)=0.71 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]5.58*16/100= 0.893 M3

RC小計:0.893-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.893 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=162.16 M*(1-0.0000)=162.16 M (162.16 M*0.994/1000= 0.1612 T)

#5=17.83 M*(1-0.0000)=17.83 M (17.83 M*1.560/1000= 0.0278 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.189 T

模版小計(清)= 4.59 M2

側模小計(普通模)= 0.71 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.893 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S0, 位置序號: 2 [X4:+237,Y15:-66];尺寸(樑口□):275.02 * 275.02 cm ;[擴充半樑]:302.09 * 302.09 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))302.09+[延伸-搭接]48*1)*(Round (275.02/20)+1)/100	52.51
----	---	-----------	--	-------

#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))302.09+[延伸-搭接]48*1)*(Round (275.02/20)+1)/100	52.51
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))302.09+[延伸-搭接]48*1)*(Round (275.02/20)+1)/100	52.51
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))302.09+[延伸-搭接]48*1)*(Round (275.02/20)+1)/100	52.51

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: $\text{Int}(275.02/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(275.02/100)=2$ 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: $302.09*(\text{ceiling}(275.02/200)+1)=906.27$ cm

短向總長: $302.09*(\text{ceiling}(275.02/200)+1)=906.27$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(906.27+906.27)/100=18.13$ 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] $7.56=7.56$ 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: $7.47*16$ +第2邊: $0.83*16$ +第9邊: $72.16*16$ +第10邊: $122.44*16$ +第11邊: $122.44*16$)/10000=0.52 M²

版底牆連接模版扣除:

[(W20:牆段-1]10.26*20+[W20:牆段-2]18.33*20+[W20:牆段-3]18.34*20+[W20:牆段-4]13.06*20+[W20:牆段-5]12.12*20+[W20:牆段-6]10.30*20+[W20:牆段-7]17.27*20+[W20:牆段-8]17.23*20+[W20:牆段-9]17.23*20+[W20:牆段-10]17.23*20+[W20:牆段-11]17.24*20+[W20:牆段-12]15.69*20+[W20:牆段-13]15.70*20+[W20:牆段-14]15.70*20+[W20:牆段-15]15.70*20+[W20:牆段-16]15.68*20+[W20:牆段-17]19.75*20+[W20:牆段-18]19.72*20+[W20:牆段-19]19.73*20+[W20:牆段-20]19.92*20+[W15:牆段-21]131.81*15)/10000=0.85 M²

模版小計: $7.56-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.85=6.71$ M²

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.52 M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $7.56*16/100=1.210$ M³

RC小計: $1.210-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=1.210$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= 210.05 M*(1-0.0000)= 210.05 M (210.05 M*0.994/1000=0.2088 T)

#5= 20.13 M*(1-0.0000)= 20.13 M (20.13 M*1.560/1000=0.0314 T)

**開口補強筋部分小計(含版繫筋):

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

鋼筋小計(主要筋+補強筋)=0.334 T

模版小計(清)=6.71 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=1.210 M³

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S1, 位置序號: 3 [X4:-65,Y1:-107];尺寸(樑口□):305.00 * 580.00 cm ;[擴充半樑]:350.00 * 625.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層-邊沿	[(長邊(樑心))625.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (305/20)+1)/100	115.36
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))350.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (580/20)+1)/100	133.80
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	[(長邊(樑心))625.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (305/20)+1)/100	115.36
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))350.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (580/20)+1)/100	133.80

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(305/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(580/100)=5$ 列

工作筋總長: $50.00 \times 3 \times 5 / 100 = 7.50 \text{ M}$
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $625.00 \times (\text{ceiling}(305.00/200) + 1) = 1875.00 \text{ cm}$
 短向總長: $350.00 \times (\text{ceiling}(580.00/200) + 1) = 1400.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1875.00 + 1400.00) / 100 = 32.75 \text{ M}$
 模版計算:
 模版面積: 計算式: $305.0 \times 580.0 / 10000 = 17.69 \text{ M}^2$
 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:
 $([W30:\text{牆段}-1]343.00 \times 30) / 10000 = 1.03 \text{ M}^2$
 模版小計: $17.69 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]1.03 = 16.66 \text{ M}^2$
 註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計
 RC計算:
 $305.0 \times 580.0 / 10000 \times 16 / 100 = 2.830 \text{ M}^3$
 RC小計: $2.830 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.830 \text{ M}^3$
 -----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= $498.32 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 498.32 \text{ M}$ ($498.32 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.4953 \text{ T}$)
 #5= $40.25 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 40.25 \text{ M}$ ($40.25 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0628 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.558 T
 模版小計(清) = 16.66 M2
 混凝土小計 = 2.830 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S1, 位置序號: 4 [X4:-52,Y2:-211]; 尺寸(樑口□): 387.50 * 595.00 cm ; [擴充半樑]: 430.00 * 645.00 cm; 版厚: 16 cm

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

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: $\text{Int}(387.5/100) = 3 \text{ 行}$
 水平向排數: $\text{Int}(595/100) = 5 \text{ 列}$
 工作筋總長: $50.00 \times 3 \times 5 / 100 = 7.50 \text{ M}$
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $645.00 \times (\text{ceiling}(387.50/200) + 1) = 1935.00 \text{ cm}$
 短向總長: $430.00 \times (\text{ceiling}(595.00/200) + 1) = 1720.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1935.00 + 1720.00) / 100 = 36.55 \text{ M}$

模版計算:
 模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積□]22.86 = 22.86 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:
 $([W15:\text{牆段}-1]97.50 \times 15 + [W15:\text{牆段}-2]352.50 \times 15) / 10000 = 0.68 \text{ M}^2$
 模版小計: $22.86 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.68 = 22.19 \text{ M}^2$
 註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:
 [不規則形狀直接計算取得之面積□] $22.86 \times 16 / 100 = 3.658 \text{ M}^3$
 RC小計: $3.658 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.658 \text{ M}^3$
 -----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #4= $603.32 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 603.32 \text{ M}$ ($603.32 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.5997 \text{ T}$)
 #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= $60.00 \text{ M} = 60.00 \text{ M}$ ($60.00 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0936 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.762 T

模版小計(清)= 22.19 M2
混凝土小計 = 3.658 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S1, 位置序號: 5 [X4:-52,Y2:+196];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: $21.27+[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=21.27$ 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

模版小計(清)= 21.27 M2

混凝土小計 = 3.403 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S1, 位置序號: 6 [X4:-52,Y3:+119];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: $645.00 * (\text{ceiling}(387.50/200) + 1) = 1935.00 \text{ cm}$
 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] $22.86 = 22.86 \text{ M}^2$
 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) $= 0.00 \text{ M}^2$
 版底牆連接模版扣除:
 $([W15: \text{牆段}-1] 97.50 * 15 + [W15: \text{牆段}-2] 352.50 * 15) / 10000 = 0.68 \text{ M}^2$
 模版小計: $22.86 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 - [\text{版底牆交接}] 0.68 = 22.19 \text{ M}^2$
 註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $22.86 * 16 / 100 = 3.658 \text{ M}^3$
 RC小計: $3.658 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 3.658 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4 = $603.32 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 603.32 \text{ M}$ ($603.32 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.5997 \text{ T}$)
 #5 = $44.05 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 44.05 \text{ M}$ ($44.05 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.0687 \text{ T}$)

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: P1, 版ID: S1, 位置序號: 7 [X4:-52,Y4:+26]; 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)] $645.00 + [\text{延伸}-\text{搭接}] 48 * 1$) * (Round $(357.5/20) + 1$) / 100	131.67
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	([短邊(樑心)] $400.00 + [\text{延伸}+\text{彎鉤}] 48 + 48$) * (Round $(595/20) + 1$) / 100	153.76
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)] $645.00 + [\text{延伸}-\text{搭接}] 48 * 1$) * (Round $(357.5/20) + 1$) / 100	131.67
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	([短邊(樑心)] $400.00 + [\text{延伸}+\text{彎鉤}] 48 + 48$) * (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): $10 * 2 + (16 - 6) * 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$
 垂直向排數: $\text{Int}(357.5/100) = 3 \text{ 行}$
 水平向排數: $\text{Int}(595/100) = 5 \text{ 列}$
 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: $645.00 * (\text{ceiling}(357.50/200) + 1) = 1935.00 \text{ cm}$
 短向總長: $400.00 * (\text{ceiling}(595.00/200) + 1) = 1600.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1935.00 + 1600.00) / 100 = 35.35 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $357.5 * 595.0 / 10000 = 21.27 \text{ M}^2$
 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) $= 0.00 \text{ M}^2$
 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:

$357.5 * 595.0 / 10000 * 16 / 100 = 3.403 \text{ M}^3$
 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 = $570.86 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 570.86 \text{ M}$ ($570.86 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.5674 \text{ T}$)
 #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

模版小計(清) = 21.27 M²

混凝土小計 = 3.403 M³

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 8 [X4:+158,Y5:-80]; 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: $\text{Int}(330/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(205/100)=2$ 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: $247.50*(\text{ceiling}(330.00/200)+1)=742.50$ cm

短向總長: $372.50*(\text{ceiling}(205.00/200)+1)=1117.50$ 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] $6.64=6.64$ 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:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

模版小計: $6.64-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=6.64$ 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] $6.64*16/100=1.063$ M³

RC小計: $1.063-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=1.063$ 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= $209.30\text{ M}*(1-0.0000)=209.30\text{ M}$ ($209.30\text{ M}*0.994/1000=0.2080\text{ T}$)

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

鋼筋小計(主要筋)=0.242 T

模版小計(清)=6.64 M²

混凝土小計=1.063 M³

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 14 [X4:-165,Y5:-80];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: $\text{Int}(330/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(370/100)=3$ 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: $412.50*(\text{ceiling}(330.00/200)+1)=1237.50$ cm

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

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1237.50+1117.50)/100=23.55$ 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] $12.09=12.09$ 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
 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 M2
 模版小計:12.09-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.32=11.78 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]12.09*16/100= 1.934 M3
 RC小計:1.934-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.934 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=316.36 M*(1-0.0000)=316.36 M (316.36 M*0.994/1000= 0.3145 T)

#5=28.05 M*(1-0.0000)=28.05 M (28.05 M*1.560/1000= 0.0438 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.358 T

模版小計(清)= 11.78 M2

混凝土小計 = 1.934 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 15 [X4:-165,Y6:-215];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	[(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(370/100)= 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: 412.50*(ceiling(330.00/200)+1)= 1237.50 cm

短向總長: 372.50*(ceiling(370.00/200)+1)= 1117.50 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (1237.50+1117.50)/100= 23.55 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]12.09 = 12.09 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:12.09-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=12.09 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]12.09*16/100= 1.934 M3

RC小計:1.934-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.934 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=332.68 M*(1-0.0000)=332.68 M (332.68 M*0.994/1000= 0.3307 T)

#5=28.05 M*(1-0.0000)=28.05 M (28.05 M*1.560/1000= 0.0438 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: P1, 版ID: S1, 位置序號: 16 [X5:+235,Y7:-4];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	[(長邊(樑心))660.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (372.5/20)+1)/100	151.20
#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- 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: $3.597 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.597 \text{ M}^3$

-----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=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: P1, 版ID: S1, 位置序號: 17 [X5:+235,Y8:-96];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	$[(\text{長邊(樑心)})660.00 + [\text{延伸+搭接}]48 * 1] * (\text{Round } (372.5/20) + 1) / 100$	141.60
#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	$[(\text{長邊(樑心)})660.00 + [\text{延伸+搭接}]48 * 1] * (\text{Round } (372.5/20) + 1) / 100$	141.60
#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: $372.5 * 610.0 / 10000 = 22.72 \text{ M}^2$

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:

$([\text{W15:牆段-1}]372.50 * 15) / 10000 = 0.56 \text{ M}^2$

模版小計: $22.72 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.56 = 22.16 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$$372.5 \times 610.0 / 10000 \times 16 / 100 = 3.636 \text{ M3}$$

$$\text{RC小計}: 3.636 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 3.636 \text{ M3}$$

-----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)

$$\#4 = 600.02 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 600.02 \text{ M} \quad (600.02 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.5964 \text{ T})$$

$$\#5 = 49.55 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 49.55 \text{ M} \quad (49.55 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0773 \text{ T})$$

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: P1, 版ID: S1, 位置序號: 20 [X5:+235,Y9:-66]; 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:

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

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

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

$$\text{模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積]} 23.40 = 23.40 \text{ M2}$$

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

版邊沿封模計算:

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

版底牆連接模版扣除:

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

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$$[\text{不規則形狀直接計算取得之面積}] 23.40 \times 16 / 100 = 3.744 \text{ M3}$$

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

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

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

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: P1, 版ID: S1, 位置序號: 21 [X5:+235,Y10:-159]; 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	$[(\text{短邊(樑心)})400.00 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round } (610/20)+1)/100]$	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 ($576.56 \text{ M} * 0.994/1000 = 0.5731 \text{ T}$)

#5=48.80 M*(1-0.0000)=48.80 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: P1, 版ID: S1, 位置序號: 22 [X5:+235,Y11:-236];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	$[(\text{長邊(樑心)})660.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round } (387.5/20)+1)/100]$	141.60
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round } (610/20)+1)/100]$	163.06
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})660.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round } (387.5/20)+1)/100]$	141.60
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round } (610/20)+1)/100]$	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 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:

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

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 M3

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: P1, 版ID: S1, 位置序號: 23 [X5:+235,Y11:+171];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: Int(357.5/100)= 3 行

水平向排數: Int(610/100)= 6 列

工作筋總長: 50.00*3*6/100= 9.00 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 660.00*(ceiling(357.50/200)+1)= 1980.00 cm

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

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-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[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-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.489 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=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: P1, 版ID: S1, 位置序號: 24 [X5:+235,Y12:+94];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

模版小計(清)= 21.27 M2
混凝土小計 = 3.489 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S3, 位置序號: 26 [X4:-95,Y14:-28];尺寸(樑口□):485.00 * 270.00 cm ;[擴充半樑]:527.50 * 312.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]527.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (270/20)+1)/100	86.33
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]312.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (485/15)+1)/100	118.97
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]527.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (270/20)+1)/100	86.33
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]312.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (485/15)+1)/100	118.97

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: $\text{Int}(485/100)=4$ 行
水平向排數: $\text{Int}(270/100)=2$ 列
工作筋總長: $50.00*4*2/100=4.00$ 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: $312.50*(\text{ceiling}(485.00/200)+1)=1250.00$ cm
短向總長: $527.50*(\text{ceiling}(270.00/200)+1)=1582.50$ cm
版長短向施工支撐工作筋總長: $(1250.00+1582.50)/100=28.33$ 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□]12.97 = 12.97 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: $12.97-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=12.97$ 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□] $12.97*16/100=2.076$ M3
RC小計: $2.076-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=2.076$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $410.58 \text{ M}*(1-0.0000)=410.58 \text{ M}$ ($410.58 \text{ M}*0.994/1000=0.4081 \text{ T}$)
#5= $32.33 \text{ M}*(1-0.0000)=32.33 \text{ M}$ ($32.33 \text{ M}*1.560/1000=0.0504 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.459 T

模版小計(清)= 12.97 M2

混凝土小計 = 2.076 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S3, 位置序號: 28 [X4:-95,Y15:-70];尺寸(樑口□):360.00 * 270.00 cm ;[擴充半樑]:402.50 * 312.50 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 (270/20)+1)/100	67.58
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]312.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (360/15)+1)/100	90.13
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]402.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (270/20)+1)/100	67.58
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]312.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (360/15)+1)/100	90.13

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: $\text{Int}(270/100)=2$ 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: $312.50 * (\text{ceiling}(360.00/200) + 1) = 937.50 \text{ cm}$
 短向總長: $402.50 * (\text{ceiling}(270.00/200) + 1) = 1207.50 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(937.50 + 1207.50) / 100 = 21.45 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $360.0 * 270.0 / 10000 = 9.72 \text{ M}^2$

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: $9.72 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 9.72 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$360.0 * 270.0 / 10000 * 16 / 100 = 1.555 \text{ M}^3$

RC小計: $1.555 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 1.555 \text{ M}^3$

-----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=315.40 M * (1-0.0000)=315.40 M (315.40 M * 0.994/1000 = 0.3135 T)

#5=24.45 M * (1-0.0000)=24.45 M (24.45 M * 1.560/1000 = 0.0381 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.352 T

模版小計(清) = 9.72 M²

混凝土小計 = 1.555 M³

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 31 [X5:+82,Y14:-28]; 尺寸(樑口□): 485.00 * 305.00 cm ; [擴充半樑]: 527.50 * 347.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))]527.50+[延伸+搭接]48*1*(Round (305/20)+1)/100	92.08
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))]347.50+[延伸+彎鉤]48+48*(Round (485/20)+1)/100	110.88
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))]527.50+[延伸+搭接]48*1*(Round (305/20)+1)/100	92.08
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))]347.50+[延伸+彎鉤]48+48*(Round (485/20)+1)/100	110.88

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(485/100) = 4 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(305/100) = 3 \text{ 列}$

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

#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: $347.50 * (\text{ceiling}(485.00/200) + 1) = 1390.00 \text{ cm}$

短向總長: $527.50 * (\text{ceiling}(305.00/200) + 1) = 1582.50 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1390.00 + 1582.50) / 100 = 29.73 \text{ M}$

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]14.67 = 14.67 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: $14.67 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 14.67 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]14.67 * 16 / 100 = 2.348 M³

RC小計: $2.348 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.348 \text{ M}^3$

-----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=405.91 M * (1-0.0000)=405.91 M (405.91 M * 0.994/1000 = 0.4035 T)

#5=35.73 M * (1-0.0000)=35.73 M (35.73 M * 1.560/1000 = 0.0557 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.459 T

模版小計(清) = 14.67 M²

混凝土小計 = 2.348 M³

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S5, 位置序號: 32 [X5:+82,Y15:-70]; 尺寸(樑口□): 360.00 * 305.00 cm ; [擴充半樑]: 402.50 * 347.50 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 (305/20)+1)/100	72.08
----	---	-----------	---	-------

#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))347.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (360/15)+1)/100	110.88
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))402.50+[延伸+搭接]48*1)*(Round (305/20)+1)/100	72.08
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))347.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (360/15)+1)/100	110.88

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: $\text{Int}(305/100)=3$ 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: $347.50*(\text{ceiling}(360.00/200)+1)=1042.50$ cm

短向總長: $402.50*(\text{ceiling}(305.00/200)+1)=1207.50$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1042.50+1207.50)/100=22.50$ 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] $\square$ 10.90 = 10.90 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: $10.90-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=10.90$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 10.90*16/100= 1.744 M3

RC小計: $1.744-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=1.744$ 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= $365.91\text{ M}*(1-0.0000)=365.91\text{ M}$ ($365.91\text{ M}*0.994/1000=0.3637\text{ T}$)

#5= $27.00\text{ M}*(1-0.0000)=27.00\text{ M}$ ($27.00\text{ M}*1.560/1000=0.0421\text{ T}$)

**開口補強筋部分小計(含版繫筋):

#5= $60.00\text{ M}=60.00\text{ M}$ ($60.00*1.560/1000=0.0936\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.499 T

模版小計(清)= 10.90 M2

混凝土小計 = 1.744 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 34 [X5:-122,Y1:-107];尺寸(樑 $\square\square$):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: $\text{Int}(305/100)=3$ 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: $490.00*(\text{ceiling}(305.00/200)+1)=1470.00$ cm

短向總長: $350.00*(\text{ceiling}(445.00/200)+1)=1400.00$ 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 $\square\square$,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: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:

$305.0 \times 445.0 / 10000 \times 16 / 100 = 2.172 \text{ M3}$

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: P1, 版ID: S2, 位置序號: 35 [X5:-122,Y2:-211];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): $10 \times 2 + (16-6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

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

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

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)

**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: P1, 版ID: S2, 位置序號: 36 [X5:-122,Y2:+196];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 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: P1, 版ID: S2, 位置序號: 37 [X5:-122,Y3:+119];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:

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

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----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)

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

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

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: P1, 版ID: S2, 位置序號: 38 [X5:-122,Y4:+26]; 尺寸(樑口□): 357.50 * 445.00 cm ; [擴充半樑]: 400.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

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

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

$$\text{模版面積: 計算式: } 357.5*445.0 / 10000 = 15.91\text{ M2}$$

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:

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

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

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)

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

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

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: P1, 版ID: S2, 位置序號: 39 [X5:-156,Y5:-80]; 尺寸(樑口□): 410.75 * 410.75 cm ; [擴充半樑]: 457.13 * 457.13 cm; 版厚: 16 cm

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

#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})457.13 + [\text{延伸-搭接}48 \times 1] \times (\text{Round } (410.75/20) + 1) / 100$	111.13
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})457.13 + [\text{延伸+彎鉤}48 + 48] \times (\text{Round } (410.75/20) + 1) / 100$	121.69

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(410.75/100) = 4 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(410.75/100) = 4 \text{ 列}$

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

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] $\square$ 16.68 = 16.68 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:

$([W15:牆段-1]62.50 \times 15 + [W15:牆段-2]217.50 \times 15) / 10000 = 0.42 \text{ M}^2$

模版小計: $16.68 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.42 = 16.26 \text{ M}^2$

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] $\square$ 16.68 $\times$ 16 / 100 = 2.668 M³

RC小計: $2.668 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.668 \text{ M}^3$

-----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=465.63 M $\times$ (1-0.0000)=465.63 M (465.63 M $\times$ 0.994 / 1000 = 0.4628 T)

#5=44.57 M $\times$ (1-0.0000)=44.57 M (44.57 M $\times$ 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: P1, 版ID: S4, 位置序號: 45 [X6:+173,Y6:+115];尺寸(樑口 $\square$):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	$[(\text{長邊(樑心)})397.45 + [\text{延伸-搭接}60 \times 1] \times (\text{Round } (346.59/20) + 1) / 100$	82.34
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})397.45 + [\text{延伸+彎鉤}60 + 60] \times (\text{Round } (346.59/15) + 1) / 100$	124.19
#5		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})397.45 + [\text{延伸-搭接}60 \times 1] \times (\text{Round } (346.59/20) + 1) / 100$	82.34
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})397.45 + [\text{延伸+彎鉤}60 + 60] \times (\text{Round } (346.59/15) + 1) / 100$	124.19

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(346.59/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(346.59/100) = 3 \text{ 列}$

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

#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: $397.45 \times (\text{ceiling}(346.59/200) + 1) = 1192.35 \text{ cm}$

短向總長: $397.45 \times (\text{ceiling}(346.59/200) + 1) = 1192.35 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1192.35 + 1192.35) / 100 = 23.85 \text{ M}$

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] $\square$ 11.88 = 11.88 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

模版小計: $11.88 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 11.88 \text{ M}^2$

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] $\square$ 11.88 $\times$ 25 / 100 = 2.969 M³

RC小計:2.969-[版開口RC]0.000-[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 M*(1-0.0000)=413.06 M (413.06 M*1.560/1000= 0.6444 T)

#6=29.97 M*(1-0.0000)=29.97 M (29.97 M*2.250/1000= 0.0674 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: P1, 版ID: S2, 位置序號: 46 [X6:+157,Y7:-4];尺寸(樑口□):372.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (372.5/20)+1)/100	108.60
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]415.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (445/20)+1)/100	117.53
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (372.5/20)+1)/100	108.60
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]415.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (445/20)+1)/100	117.53

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(372.5/100)= 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(372.50/200)+1)= 1485.00 cm

短向總長: 415.00*(ceiling(445.00/200)+1)= 1660.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (1485.00+1660.00)/100= 31.45 M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積□]16.53 = 16.53 M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1]372.50*15)/10000= 0.56 M2

模版小計:16.53-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.56=15.97 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□]16.53*16/100= 2.645 M3

RC小計:2.645-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.645 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=452.26 M*(1-0.0000)=452.26 M (452.26 M*0.994/1000= 0.4495 T)

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

鋼筋小計(主要筋)= 0.508 T

模版小計(清)= 15.97 M2

混凝土小計 = 2.645 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 47 [X6:+157,Y8:-96];尺寸(樑口□):372.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (372.5/20)+1)/100	108.60
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]415.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (445/20)+1)/100	117.53
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (372.5/20)+1)/100	108.60

#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))415.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (445/20)+1)/100	117.53
----	---	------------------	---	--------

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(372.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00*3*4/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $495.00*(\text{ceiling}(372.50/200)+1)=1485.00$ cm

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

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1485.00+1660.00)/100=31.45$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $372.5*445.0/10000=16.58$ 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:

(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: $16.58-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.56=16.02$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$372.5*445.0/10000*16/100=2.652$ M3

RC小計: $2.652-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=2.652$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=452.26 M*(1-0.0000)=452.26 M ($452.26\text{ M}*0.994/1000=0.4495$ T)

#5=37.45 M*(1-0.0000)=37.45 M ($37.45\text{ M}*1.560/1000=0.0584$ T)

鋼筋小計(主要筋)=0.508 T

模版小計(清)=16.02 M2

混凝土小計=2.652 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S1, 位置序號: 92 [X10:-175,Y16:-71];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(37.5/20)+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(80/20)+1)/100	4.28
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))80.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(37.5/20)+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(80/20)+1)/100	4.28

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=16.23 M*(1-0.0000)=16.23 M (16.23 M*0.994/1000= 0.0161 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) = 0.020 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: P1, 版ID: S1, 位置序號: 65 [X7:+197,Y16:-71];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(37.5/20)+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(345/20)+1)/100	19.89
#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(37.5/20)+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(345/20)+1)/100	19.89

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(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=66.24 M*(1-0.0000)=66.24 M (66.24 M*0.994/1000= 0.0658 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) = 0.080 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: P1, 版ID: S1, 位置序號: 67 [X7:-15,Y16:-71];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(37.5/20)+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(80/20)+1)/100	4.28
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))80.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(37.5/20)+1)/100	3.84

#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})37.50 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(80/20) + 1) / 100$	4.28
----	---	-----------	---	------

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: $50.00 \times 0 \times 100 = 0.00 \text{ M}$

#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: $80.0 \times 37.5 / 10000 = 0.30 \text{ M}^2$

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: $80.00 \times 16) / 10000 = 0.13 \text{ M}^2$

版底牆連接模版扣除:

$([W15S: \text{牆段}-1]30.00 \times 15 + [W15S: \text{牆段}-2]65.00 \times 15 + [W15S: \text{牆段}-3]30.00 \times 15) / 10000 = 0.19 \text{ M}^2$

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:

$80.0 \times 37.5 / 10000 \times 16 / 100 = 0.048 \text{ M}^3$

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 = $16.23 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 16.23 \text{ M}$ ($16.23 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.0161 \text{ T}$)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.020 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: P1, 版ID: CS0, 位置序號: 44 [X5:-164,Y0:+178]; 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: 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30邊: 5.98×20) / 10000 = 1.46 M²

模版小計: $3.36 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 3.36 \text{ M}^2$

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 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]3.36*20/100= 0.672 M3

RC小計:0.672-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.672 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=167.52 M*(1-0.0000)=167.52 M (167.52 M*0.994/1000= 0.1665 T)

#5=9.13 M*(1-0.0000)=9.13 M (9.13 M*1.560/1000= 0.0142 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.181 T

模版小計(清)= 3.36 M2

側模小計(普通模)= 1.46 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.672 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 30 [X4:-162,Y5:+25];尺寸(樑口□):180.00 * 75.00 cm ;[擴充半樑]:180.00 * 75.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))]180.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(75/20)+1)/100	11.40
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))]75.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(180/20)+1)/100	12.30
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))]180.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(75/20)+1)/100	11.40
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))]75.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(180/20)+1)/100	12.30

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(180/100)= 1 行

水平向排數: Int(75/100)= 0 列

工作筋總長: 50.00*1*0/100= 0.00 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 75.00*(ceiling(180.00/200)+1)= 150.00 cm

短向總長: 180.00*(ceiling(75.00/200)+1)= 360.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (150.00+360.00)/100= 5.10 M

模版計算:

模版面積: 計算式:180.0*75.0/ 10000 = 1.35 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:75.00*16+第2邊:180.00*16+第3邊:75.00*16+第4邊:180.00*16)/10000=0.82 M2

模版小計:1.35-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=1.35 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):=0.82 M2

RC計算:

180.0*75.0/ 10000 *16/100= 0.216 M3

RC小計:0.216-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.216 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=47.40 M*(1-0.0000)=47.40 M (47.40 M*0.994/1000= 0.0471 T)

#5=5.10 M*(1-0.0000)=5.10 M (5.10 M*1.560/1000= 0.0080 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.055 T

模版小計(清)= 1.35 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 = 0.216 M3

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S1, 位置序號: 82 [X10:+216,Y5:-247];尺寸(樑口□):687.50 * 387.50 cm ;[擴充半樑]:737.50 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:4度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))]737.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(387.5/20)+1)/100	166.70
#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(687.5/20)+1)/100	184.10

#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})737.50 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round } (387.5/20)+1)/100]$	166.70
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round } (687.5/20)+1)/100]$	184.10

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: $\text{Int}(687.5/100) = 6$ 行

水平向排數: $\text{Int}(387.5/100) = 3$ 列

工作筋總長: $50.00*6*3/100 = 9.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $430.00 * (\text{ceiling}(687.50/200)+1) = 2150.00$ cm

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

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2150.00+2212.50)/100 = 43.63$ 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] $\square$ 26.51 = 26.51 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: $26.51 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 26.51$ M²

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 26.51*16/100= 4.242 M³

RC小計: $4.242 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 4.242$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $701.60 \text{ M} * (1-0.0000) = 701.60 \text{ M}$ ($701.60 \text{ M} * 0.994/1000 = 0.6974 \text{ T}$)

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

**開口補強筋部分小計(含版繫筋):

#5= $60.00 \text{ M} = 60.00 \text{ M}$ ($60.00 * 1.560/1000 = 0.0936 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.875 T

模版小計(清)= 26.58 M²

混凝土小計 = 4.252 M³

Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正 $\square$: 1.00244

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 83 [X10:+110,Y6:-147];尺寸(樑 $\square\square$):430.00 * 387.50 cm ;[擴充半樑]:480.00 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:4度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正 $\square$

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})480.00 + [\text{延伸+搭接}48*1] * (\text{Round } (387.5/20)+1)/100]$	105.60
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round } (430/20)+1)/100]$	120.98
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})480.00 + [\text{延伸+搭接}48*1] * (\text{Round } (387.5/20)+1)/100]$	105.60
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round } (430/20)+1)/100]$	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: $\text{Int}(430/100) = 4$ 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: $430.00 * (\text{ceiling}(430.00/200)+1) = 1720.00$ cm

短向總長: $480.00 * (\text{ceiling}(387.50/200)+1) = 1440.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1720.00+1440.00)/100 = 31.60$ 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] $\square$ 16.54 = 16.54 M²

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計:16.54-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=16.54 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:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $16.54 \times 16/100 = 2.647$ M3

RC小計:2.647-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.647 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=453.16 M*(1-0.0000)=453.16 M (453.16 M*0.994/1000= 0.4504 T)

#5=37.60 M*(1-0.0000)=37.60 M (37.60 M*1.560/1000= 0.0587 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) = 0.604 T

模版小計(清)= 16.58 M2

混凝土小計 = 2.653 M3

Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正口: 1.00244

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S1, 位置序號: 87 [X10:-200,Y4:+180];尺寸(樑口□):687.50 * 387.50 cm ;[擴充半樑]:737.50 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:4度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)])737.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (387.5/20)+1)/100	166.70
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)])430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (687.5/20)+1)/100	167.30
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)])737.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (387.5/20)+1)/100	166.70
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)])430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (687.5/20)+1)/100	167.30

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: $\text{Int}(687.5/100) = 6$ 行

水平向排數: $\text{Int}(387.5/100) = 3$ 列

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $430.00 \times (\text{ceiling}(687.50/200)+1) = 2150.00$ cm

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

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2150.00+2212.50)/100 = 43.63$ 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] $26.51 = 26.51$ M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計:26.51-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=26.51 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $26.51 \times 16/100 = 4.242$ M3

RC小計:4.242-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.242 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=668.00 M*(1-0.0000)=668.00 M (668.00 M*0.994/1000= 0.6640 T)

#5=52.63 M*(1-0.0000)=52.63 M (52.63 M*1.560/1000= 0.0821 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.748 T

模版小計(清)= 26.58 M2

混凝土小計 = 4.252 M3

Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正口: 1.00244

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 88 [X11:+194,Y6:-221];尺寸(樑口□):430.00 * 387.50 cm ;[擴充半樑]:480.00 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:4度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#4		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]480.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(387.5/20)+1)/100$	105.60
#4		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(430/20)+1)/100$	109.94
#4		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]480.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(387.5/20)+1)/100$	105.60
#4		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(430/20)+1)/100$	109.94

工作筋計算:

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

垂直向排數: $Int(430/100)=4$ 行

水平向排數: $Int(387.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*4*3/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

短向總長: $480.00*(ceiling(387.50/200)+1)=1440.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1720.00+1440.00)/100=31.60$ 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] $16.54=16.54$ 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: $16.54-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=16.54$ 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:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $16.54*16/100=2.647$ M³

RC小計: $2.647-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.647$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= 431.08 M*(1-0.0000)= 431.08 M (431.08 M*0.994/1000=0.4285 T)

#5= 37.60 M*(1-0.0000)= 37.60 M (37.60 M*1.560/1000=0.0587 T)

鋼筋小計(主要筋)=0.488 T

模版小計(清)=16.58 M²

混凝土小計=2.653 M³

Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正□: 1.00244

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S1, 位置序號: 94 [X11:-117,Y4:+108];尺寸(樑口□):685.00 * 357.50 cm ;[擴充半樑]:735.00 * 400.00 cm; 版厚: 16 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:4度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正□

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	$([長邊(樑心)]735.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(357.5/20)+1)/100$	157.89
#4		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(685/20)+1)/100$	156.80
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$([長邊(樑心)]735.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(357.5/20)+1)/100$	157.89
#4		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(685/20)+1)/100$	156.80

工作筋計算:

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

垂直向排數: $Int(685/100)=6$ 行

水平向排數: $Int(357.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*6*3/100=9.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $400.00*(ceiling(685.00/200)+1)=2000.00$ cm

短向總長: $735.00*(ceiling(357.50/200)+1)=2205.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2000.00+2205.00)/100=42.05$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $685.0*357.5/10000=24.49$ 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:24.49-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=24.49 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:

685.0*357.5/ 10000 *16/100= 3.918 M3

RC小計:3.918-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.918 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=629.38 M*(1-0.0000)=629.38 M (629.38 M*0.994/1000= 0.6256 T)

#5=51.05 M*(1-0.0000)=51.05 M (51.05 M*1.560/1000= 0.0796 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.707 T

模版小計(清)= 24.55 M2

混凝土小計 = 3.928 M3

Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正口: 1.00244

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 95 [X12:+217,Y5:+195];尺寸(樑口□):430.00 * 480.00 cm ;[擴充半樑]:480.00 * 530.00 cm; 版厚: 16 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:4度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]530.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (430/20)+1)/100	132.94
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]480.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (480/20)+1)/100	132.00
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]530.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (430/20)+1)/100	132.94
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]480.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (480/20)+1)/100	132.00

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: Int(430/100)= 4 行

水平向排數: Int(480/100)= 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: 530.00*(ceiling(430.00/200)+1)= 2120.00 cm

短向總長: 480.00*(ceiling(480.00/200)+1)= 1920.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (2120.00+1920.00)/100= 40.40 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]20.52 = 20.52 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:20.52-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=20.52 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]20.52*16/100= 3.283 M3

RC小計:3.283-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.283 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=529.88 M*(1-0.0000)=529.88 M (529.88 M*0.994/1000= 0.5267 T)

#5=48.40 M*(1-0.0000)=48.40 M (48.40 M*1.560/1000= 0.0755 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.604 T

模版小計(清)= 20.57 M2

混凝土小計 = 3.291 M3

Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正口: 1.00244

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S1, 位置序號: 97 [X12:-18,Y4:+37];尺寸(樑口□):685.00 * 387.50 cm ;[擴充半樑]:735.00 * 405.00 cm; 版厚: 16 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:4度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)]735.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (387.5/20)+1)/100	166.20
----	---	------------------	--	--------

#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})405.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (685/20) + 1) / 100$	158.55
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})735.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round } (387.5/20) + 1) / 100$	166.20
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})405.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (685/20) + 1) / 100$	158.55

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: $\text{Int}(685/100) = 6 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(387.5/100) = 3 \text{ 列}$

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $405.00 \times (\text{ceiling}(685.00/200) + 1) = 2025.00 \text{ cm}$

短向總長: $735.00 \times (\text{ceiling}(387.50/200) + 1) = 2205.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2025.00 + 2205.00) / 100 = 42.30 \text{ M}$

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] $\square 26.42 = 26.42 \text{ M}^2$

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

模版小計: $26.42 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 26.42 \text{ M}^2$

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] $\square 26.42 \times 16 / 100 = 4.228 \text{ M}^3$

RC小計: $4.228 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 4.228 \text{ M}^3$

-----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= $649.50 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 649.50 \text{ M}$ ($649.50 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.6456 \text{ T}$)

#5= $51.30 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 51.30 \text{ M}$ ($51.30 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0800 \text{ T}$)

**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) = 0.821 T

模版小計(清) = 26.49 M²

混凝土小計 = 4.238 M³

Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正口: 1.00244

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 98 [X12:-164,Y5:+65];尺寸(樑口 $\square$):305.84 * 305.84 cm ;[擴充半樑]:346.72 * 346.72 cm; 版厚: 16 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:4度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})346.72 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (305.84/20) + 1) / 100$	63.16
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})346.72 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round } (305.84/20) + 1) / 100$	70.84
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})346.72 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (305.84/20) + 1) / 100$	63.16
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})346.72 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round } (305.84/20) + 1) / 100$	70.84

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: $\text{Int}(305.84/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(305.84/100) = 3 \text{ 列}$

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $346.72 \times (\text{ceiling}(305.84/200) + 1) = 1040.16 \text{ cm}$

短向總長: $346.72 \times (\text{ceiling}(305.84/200) + 1) = 1040.16 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1040.16+1040.16)/100=20.80\text{ M}$

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] $9.35=9.35\text{ M}^2$

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 M^2

模版小計: $9.35-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=9.35\text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $9.35*16/100=1.497\text{ M}^3$

RC小計: $1.497-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=1.497\text{ M}^3$

-----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= $267.98\text{ M}*(1-0.0000)=267.98\text{ M}$ ($267.98\text{ M}*0.994/1000=0.2664\text{ T}$)

#5= $25.30\text{ M}*(1-0.0000)=25.30\text{ M}$ ($25.30\text{ M}*1.560/1000=0.0395\text{ T}$)

**開口補強筋部分小計(含版繫筋):

#5= $60.00\text{ M}=60.00\text{ M}$ ($60.00\text{ M}*1.560/1000=0.0936\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋+補強筋)= 0.400 T

模版小計(清)= 9.38 M^2

混凝土小計= 1.500 M^3

Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正口: 1.00244

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: CS2, 位置序號: 100 [X12:-208,Y6:+20];尺寸(樑口□): $274.48*274.48\text{ cm}$;[擴充半樑]: $298.60*298.60\text{ cm}$;版厚: 25 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:4度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心)) $298.60+[\text{延伸}+\text{彎鉤}]60+60*(\text{Round}(274.48/15)+1)/100$	79.53
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心)) $298.60+[\text{延伸}+\text{彎鉤}]60+60*(\text{Round}(274.48/15)+1)/100$	79.53
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心)) $298.60+[\text{延伸}+\text{彎鉤}]60+60*(\text{Round}(274.48/15)+1)/100$	79.53
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心)) $298.60+[\text{延伸}+\text{彎鉤}]60+60*(\text{Round}(274.48/15)+1)/100$	79.53

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: $\text{Int}(274.48/100)=2\text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(274.48/100)=2\text{ 列}$

工作筋總長: $68.00*2*2/100=2.72\text{ M}$

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $298.60*(\text{ceiling}(274.48/200)+1)=895.80\text{ cm}$

短向總長: $298.60*(\text{ceiling}(274.48/200)+1)=895.80\text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(895.80+895.80)/100=17.92\text{ M}$

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] $7.53=7.53\text{ M}^2$

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7邊: $31.83*25$ +第8邊: $27.74*25$ +第9邊: $13.87*25$ +第10邊: $13.87*25$ +第11邊: $13.87*25$ +第12邊: $13.87*25$ +第13

邊: $13.87*25$ +第14邊: $13.87*25$ +第15邊: $13.87*25$ +第16邊: $13.87*25$ +第17邊: $13.86*25$ +第18邊: $16.55*25$ +第19

邊: $21.99*25$ +第20邊: $23.46*25$ +第21邊: $13.14*25$ +第22邊: $3.60*25$)/10000=0.66 M2

模版小計: $7.53-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=7.53\text{ M}^2$

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): $=0.66\text{ M}^2$

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $7.53*25/100=1.883\text{ M}^3$

RC小計: $1.883-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=1.883\text{ M}^3$

-----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= $318.14\text{ M}*(1-0.0000)=318.14\text{ M}$ ($318.14\text{ M}*1.560/1000=0.4963\text{ T}$)

#6= $20.64\text{ M}*(1-0.0000)=20.64\text{ M}$ ($20.64\text{ M}*2.250/1000=0.0464\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋)= 0.544 T

模版小計(清)= 7.55 M^2

側模小計(普通模)= 0.66 M^2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計= 1.888 M^3

Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正口: 1.00244

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: CS2, 位置序號: 96 [X12:+233,Y6:+142];尺寸(樑口□):408.87 * 408.87 cm ;[擴充半樑]:444.46 * 444.46 cm; 版厚: 25 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:4度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))444.46+[延伸-搭接]60*1)*(Round (408.87/15)+1)/100	141.25
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))444.46+[延伸-搭接]60*1)*(Round (408.87/15)+1)/100	141.25
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))444.46+[延伸-搭接]60*1)*(Round (408.87/15)+1)/100	141.25
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))444.46+[延伸-搭接]60*1)*(Round (408.87/15)+1)/100	141.25

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(408.87/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(408.87/100)=4$ 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: $444.46*(\text{ceiling}(408.87/200)+1)=1777.84$ cm

短向總長: $444.46*(\text{ceiling}(408.87/200)+1)=1777.84$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1777.84+1777.84)/100=35.56$ 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]16.72 = 16.72 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:

(+第3邊: $104.59*25$ +第4邊: $86.67*25$ +第5邊: $153.77*25$ +第6邊: $141.47*25$)/10000=1.22 M2

模版小計: 16.72 -[版開口]0.00+[版開口封模]0.00= 16.72 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模)=1.22 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]16.72*25/100= 4.179 M3

RC小計: 4.179 -[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000= 4.179 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5= 565.00 M*(1-0.0000)= 565.00 M (565.00 M*1.560/1000= 0.8814 T)

#6= 46.44 M*(1-0.0000)= 46.44 M (46.44 M*2.250/1000= 0.1045 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.988 T

模版小計(清)= 16.76 M2

側模小計(普通模)= 1.22 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 4.190 M3

Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正口: 1.00244

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: CS2, 位置序號: 89 [X10:-246,Y6:+248];尺寸(樑口□):380.47 * 380.47 cm ;[擴充半樑]:413.30 * 413.30 cm; 版厚: 25 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:4度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))413.30+[延伸-搭接]60*1)*(Round (380.47/15)+1)/100	123.06
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))413.30+[延伸-搭接]60*1)*(Round (380.47/15)+1)/100	123.06
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))413.30+[延伸-搭接]60*1)*(Round (380.47/15)+1)/100	123.06
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))413.30+[延伸-搭接]60*1)*(Round (380.47/15)+1)/100	123.06

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: $\text{Int}(380.47/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(380.47/100)=3$ 列

工作筋總長: $68.00 \times 3 \times 3 / 100 = 6.12 \text{ M}$
 #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: $413.30 \times (\text{ceiling}(380.47/200) + 1) = 1239.90 \text{ cm}$
 短向總長: $413.30 \times (\text{ceiling}(380.47/200) + 1) = 1239.90 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1239.90 + 1239.90) / 100 = 24.80 \text{ M}$

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] $\square$ 14.48 = 14.48 M²
 註: Aqe8.2採柱樑優先算法,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:

(+第3邊: 119.78×25 + 第4邊: 160.79×25 + 第5邊: 142.47×25) / 10000 = 1.06 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

側模小計(普通模) = 1.06 M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 14.48 * 25 / 100 = 3.619 M³

RC小計: $3.619 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.619 \text{ M}^3$

-----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 = $492.23 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 492.23 \text{ M}$ ($492.23 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.7679 \text{ T}$)

#6 = $30.92 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 30.92 \text{ M}$ ($30.92 \text{ M} \times 2.250 / 1000 = 0.0696 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.839 T

模版小計(清) = 14.51 M²

側模小計(普通模) = 1.06 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 3.628 M³

Note: 本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正口: 1.00244

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: CS2, 位置序號: 84 [X10: +147, Y7: -205]; 尺寸(樑口 $\square$): 358.73 * 358.73 cm ; [擴充半樑]: 390.69 * 390.69 cm; 版厚: 25 cm

Note: 本片版為斜版: 傾角: 4度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))390.69 + [延伸-搭接]60*1] * (Round (358.73/15) + 1) / 100	112.67
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))390.69 + [延伸-搭接]60*1] * (Round (358.73/15) + 1) / 100	112.67
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))390.69 + [延伸-搭接]60*1] * (Round (358.73/15) + 1) / 100	112.67
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))390.69 + [延伸-搭接]60*1] * (Round (358.73/15) + 1) / 100	112.67

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: $\text{Int}(358.73/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(358.73/100) = 3 \text{ 列}$

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

#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: $390.69 \times (\text{ceiling}(358.73/200) + 1) = 1172.07 \text{ cm}$

短向總長: $390.69 \times (\text{ceiling}(358.73/200) + 1) = 1172.07 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1172.07 + 1172.07) / 100 = 23.44 \text{ M}$

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] $\square$ 12.87 = 12.87 M²

註: Aqe8.2採柱樑優先算法,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:

(+第3邊: 53.78×25 + 第4邊: 87.96×25 + 第5邊: 87.96×25 + 第6邊: 98.45×25 + 第7邊: 49.22×25 + 第8邊: 27.18×25) / 10000 = 1.01 M²

模版小計: $12.87 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 12.87 \text{ M}^2$

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) = 1.01 M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 12.87 * 25 / 100 = 3.217 M³

RC小計: $3.217 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.217 \text{ M}^3$

-----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 = $450.69 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 450.69 \text{ M}$ ($450.69 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.7031 \text{ T}$)

#6 = $29.56 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 29.56 \text{ M}$ ($29.56 \text{ M} \times 2.250 / 1000 = 0.0665 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.771 T

模版小計(清) = 12.90 M²

側模小計(普通模) = 1.01 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 3.225 M3

Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正口: 1.00244

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S1, 位置序號: 80 [X9:-90,Y5:+138];尺寸(樑口□):220.02 * 220.02 cm ;[擴充半樑]:220.02 * 220.02 cm; 版厚: 16 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:4度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))220.02+[延伸-搭接]48*1)*(Round (220.02/20)+1)/100	32.16
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))220.02+[延伸-搭接]48*1)*(Round (220.02/20)+1)/100	32.16
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))220.02+[延伸-搭接]48*1)*(Round (220.02/20)+1)/100	32.16
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))220.02+[延伸-搭接]48*1)*(Round (220.02/20)+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: $\text{Int}(220.02/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(220.02/100)=2$ 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: $220.02*(\text{ceiling}(220.02/200)+1)=660.06$ cm

短向總長: $220.02*(\text{ceiling}(220.02/200)+1)=660.06$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(660.06+660.06)/100=13.20$ M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積口]4.84 = 4.84 M2

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

版邊沿封模計算:

(+第1邊: $30.00*16$ +第2邊: $30.02*16$ +第7邊: $31.01*16$ +第8邊: $1609.77*16$)/10000=2.72 M2

模版小計: 4.84 - [版開口] 0.00 + [版開口封模] 0.00 = 4.84 M2

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): = 2.72 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口] $4.84*16/100=0.775$ M3

RC小計: 0.775 - [版開口RC] 0.000 - [中空扣除] 0.000 = 0.775 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4 = 128.65 M * $(1-0.0000)$ = 128.65 M (128.65 M * $0.994/1000$ = 0.1279 T)

#5 = 15.20 M * $(1-0.0000)$ = 15.20 M (15.20 M * $1.560/1000$ = 0.0237 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.152 T

模版小計(清) = 4.85 M2

側模小計(普通模) = 2.72 M2 (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.776 M3

Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正口: 1.00244

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S1, 位置序號: 81 [X10:+79,Y4:-190];尺寸(樑口□):37.50 * 750.00 cm ;[擴充半樑]:62.50 * 750.00 cm; 版厚: 16 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:4度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))750.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (37.5/20)+1)/100	25.38
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))62.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (750/20)+1)/100	43.10
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))750.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (37.5/20)+1)/100	25.38
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))62.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (750/20)+1)/100	43.10

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(37.5/100)=0$ 行

水平向排數: $\text{Int}(750/100)=7$ 列

工作筋總長: $50.00*0*7/100=0.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $750.00*(\text{ceiling}(37.50/200)+1)=1500.00$ cm

短向總長: $62.50*(\text{ceiling}(750.00/200)+1)=312.50$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1500.00+312.50)/100=18.13$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $37.5*750.0/10000=2.81$ 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:

(+第1邊: $750.00*16/10000=1.20$ M²)

模版小計: $2.81-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=2.81$ 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): $=1.20$ M²

RC計算:

$37.5*750.0/10000*16/100=0.450$ M³

RC小計: $0.450-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=0.450$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4 = 136.95 M * $(1-0.0000)=136.95$ M (136.95 M * $0.994/1000=0.1361$ T)

#5 = 18.13 M * $(1-0.0000)=18.13$ M (18.13 M * $1.560/1000=0.0283$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.165 T

模版小計(清) = 2.82 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 = 0.451 M³

Note: 本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正口: 1.00244

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S1, 位置序號: 93 [X11:-238,Y3:+167]; 尺寸(樑口□): $40.00 * 750.00$ cm ; [擴充半樑]: $65.00 * 750.00$ cm; 版厚: 16 cm

Note: 本片版為斜版: 傾角: 4度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	$([\text{長邊(樑心)}]750.00+[\text{延伸+彎鉤}]48+48)*(\text{Round}(40/20)+1)/100$	25.38
#4		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}]65.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(750/20)+1)/100$	44.07
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$([\text{長邊(樑心)}]750.00+[\text{延伸+彎鉤}]48+48)*(\text{Round}(40/20)+1)/100$	25.38
#4		雙層簡易式短向下層	$([\text{短邊(樑心)}]65.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(750/20)+1)/100$	44.07

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: $\text{Int}(40/100)=0$ 行

水平向排數: $\text{Int}(750/100)=7$ 列

工作筋總長: $50.00*0*7/100=0.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $750.00*(\text{ceiling}(40.00/200)+1)=1500.00$ cm

短向總長: $65.00*(\text{ceiling}(750.00/200)+1)=325.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1500.00+325.00)/100=18.25$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $40.0*750.0/10000=3.00$ 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: $3.00-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=3.00$ 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:

$40.0*750.0/10000*16/100=0.480$ M³

RC小計: $0.480-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=0.480$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4 = 138.90 M * $(1-0.0000)=138.90$ M (138.90 M * $0.994/1000=0.1381$ T)

#5 = 18.25 M * $(1-0.0000)=18.25$ M (18.25 M * $1.560/1000=0.0285$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.167 T

模版小計(清) = 3.01 M²

混凝土小計 = 0.481 M3

Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正口: 1.00244

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S1, 位置序號: 79 [X11:+176,Y3:+205];尺寸(樑口□):30.00 * 1740.00 cm ;[擴充半樑]:30.00 * 1740.00 cm; 版厚: 16 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:4度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))1740.00+[搭接-長上]48*1+[延伸-搭接]48*1)* (Round(30/20)+1)/100	55.08
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))30.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (1740/20)+1)/100	68.64
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))1740.00+[搭接-長下]48*1+[延伸-搭接]48*1)* (Round(30/20)+1)/100	55.08
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))30.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (1740/20)+1)/100	68.64

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: $\text{Int}(1740/100)=17$ 列

工作筋總長: $50.00*0*17/100=0.00$ 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: $1740.00*(\text{ceiling}(30.00/200)+1)=3480.00$ cm

短向總長: $30.00*(\text{ceiling}(1740.00/200)+1)=300.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(3480.00+300.00)/100=37.80$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $30.0*1740.0/10000=5.22$ M2

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

版邊沿封模計算:

(+第1邊: $1740.00*16$ +第4邊: $30.00*16$)/10000=2.83 M2

模版小計: 5.22 -[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=5.22 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):=2.83 M2

RC計算:

$30.0*1740.0/10000*16/100=0.835$ M3

RC小計: 0.835 -[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.835 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=247.44 M*(1-0.0000)=247.44 M (247.44 M*0.994/1000=0.2460 T)

#5=37.80 M*(1-0.0000)=37.80 M (37.80 M*1.560/1000=0.0590 T)

鋼筋小計(主要筋)=0.306 T

模版小計(清)=5.23 M2

側模小計(普通模)=2.83 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.837 M3

Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正口: 1.00244

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S1, 位置序號: 99 [X13:+177,Y5:-225];尺寸(樑口□):212.84 * 212.84 cm ;[擴充半樑]:212.84 * 212.84 cm; 版厚: 16 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:4度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))212.84+[延伸-搭接]48*1)*(Round (212.84/20)+1)/100	31.30
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))212.84+[延伸-搭接]48*1)*(Round (212.84/20)+1)/100	31.30
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))212.84+[延伸-搭接]48*1)*(Round (212.84/20)+1)/100	31.30
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))212.84+[延伸-搭接]48*1)*(Round (212.84/20)+1)/100	31.30

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: $\text{Int}(212.84/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(212.84/100)=2$ 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: $212.84*(\text{ceiling}(212.84/200)+1)=638.52$ cm

短向總長: $212.84*(\text{ceiling}(212.84/200)+1)=638.52$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(638.52+638.52)/100=12.77$ 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] $4.53=4.53$ M²

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

版邊沿封模計算:

(+第1邊: $30.00*16$ +第2邊: $1500.27*16$ +第3邊: $18.49*16$ +第4邊: $17.11*16$)/10000=2.51 M²

模版小計: 4.53 -[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=4.53 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)=2.51 M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $4.53*16/100=0.725$ M³

RC小計: 0.725 -[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.725 M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= 125.20 M*(1-0.0000)= 125.20 M (125.20 M*0.994/1000=0.1245 T)

#5= 14.77 M*(1-0.0000)= 14.77 M (14.77 M*1.560/1000=0.0230 T)

鋼筋小計(主要筋)=0.148 T

模版小計(清)=4.54 M²

側模小計(普通模)=2.51 M² (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計=0.727 M³

Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正口: 1.00244

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S2, 位置序號: 101 [X13:+170,Y5:+43];尺寸(樑口□): $320.82 * 50.00$ cm ;[擴充半樑]: $320.82 * 50.00$ cm; 版厚: 16 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:4度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)] 320.82 +[延伸-搭接] $48*1$)*(Round($50/20$)+1)/100	11.06
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)] 50.00 +[延伸-搭接] $48*1$)*(Round($320.82/20$)+1)/100	16.66
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)] 320.82 +[延伸-搭接] $48*1$)*(Round($50/20$)+1)/100	11.06
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)] 50.00 +[延伸-搭接] $48*1$)*(Round($320.82/20$)+1)/100	16.66

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: $\text{Int}(320.82/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(50/100)=0$ 列

工作筋總長: $50.00*3*0/100=0.00$ 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: $50.00*(\text{ceiling}(320.82/200)+1)=150.00$ cm

短向總長: $320.82*(\text{ceiling}(50.00/200)+1)=641.64$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(150.00+641.64)/100=7.92$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $320.8*50.0/10000=1.60$ 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: 1.60 -[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=1.60 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:

$320.8*50.0/10000*16/100=0.257$ M³

RC小計: 0.257 -[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.257 M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= 55.45 M*(1-0.0000)= 55.45 M (55.45 M*0.994/1000=0.0551 T)

#5= 7.92 M*(1-0.0000)= 7.92 M (7.92 M*1.560/1000=0.0123 T)

鋼筋小計(主要筋)=0.068 T

模版小計(清)=1.61 M²

混凝土小計 = 0.257 M3

Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正口: 1.00244

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S1, 位置序號: 102 [X12:-230,Y4:-21];尺寸(樑口□):645.00 * 50.00 cm ;[擴充半樑]:645.00 * 50.00 cm; 版厚: 16 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:4度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#4		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]645.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(50/20)+1)/100$	20.79
#4		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]50.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(645/20)+1)/100$	32.34
#4		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]645.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(50/20)+1)/100$	20.79
#4		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]50.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(645/20)+1)/100$	32.34

工作筋計算:

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

垂直向排數: $Int(645/100)=6$ 行

水平向排數: $Int(50/100)=0$ 列

工作筋總長: $50.00*6*0/100=0.00$ 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: $50.00*(ceiling(645.00/200)+1)=250.00$ cm

短向總長: $645.00*(ceiling(50.00/200)+1)=1290.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(250.00+1290.00)/100=15.40$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $645.0*50.0/10000=3.22$ M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計: $3.22-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=3.22$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$645.0*50.0/10000*16/100=0.516$ M3

RC小計: $0.516-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.516$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= 106.26 M*(1-0.0000)= 106.26 M (106.26 M* $0.994/1000=0.1056$ T)

#5= 15.40 M*(1-0.0000)= 15.40 M (15.40 M* $1.560/1000=0.0240$ T)

鋼筋小計(主要筋)=0.130 T

模版小計(清)=3.23 M2

混凝土小計 = 0.517 M3

Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正口: 1.00244

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: CS2, 位置序號: 103 [X13:+128,Y6:-117];尺寸(樑口□):133.79 * 133.79 cm ;[擴充半樑]:133.79 * 133.79 cm; 版厚: 25 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:4度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#5		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]133.79+[延伸-搭接]60*1)*(Round(133.79/15)+1)/100$	19.38
#5		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]133.79+[延伸-搭接]60*1)*(Round(133.79/15)+1)/100$	19.38
#5		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]133.79+[延伸-搭接]60*1)*(Round(133.79/15)+1)/100$	19.38
#5		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]133.79+[延伸-搭接]60*1)*(Round(133.79/15)+1)/100$	19.38

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: $Int(133.79/100)=1$ 行

水平向排數: $\text{Int}(133.79/100) = 1$ 列
 工作筋總長: $68.00 \times 1 \times 1/100 = 0.68$ 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: $133.79 \times (\text{ceiling}(133.79/200) + 1) = 267.58$ cm
 短向總長: $133.79 \times (\text{ceiling}(133.79/200) + 1) = 267.58$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(267.58 + 267.58)/100 = 5.35$ 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] $\square 1.79 = 1.79$ M²
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑 $\square\square\square$,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第3邊: 19.88×25 + 第4邊: 18.49×25 + 第5邊: 18.49×25 + 第6邊: 0.52×25)/10000 = 0.14 M²
 模版小計: $1.79 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 1.79$ 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): = 0.14 M²
 RC計算:
 [不規則形狀直接計算取得之面積] $\square 1.79 \times 25/100 = 0.448$ M³
 RC小計: $0.448 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.448$ M³
 -----計算結果小計-----
 鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)
 #5 = $77.52 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 77.52 \text{ M}$ ($77.52 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.1209 \text{ T}$)
 #6 = $6.03 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 6.03 \text{ M}$ ($6.03 \text{ M} \times 2.250/1000 = 0.0136 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.135 T
 模版小計(清) = 1.79 M²
 側模小計(普通模) = 0.14 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.449 M³
 Note: 本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正 $\square$: 1.00244

PNA21-01-樓層: P1, 版ID: S1, 位置序號: 18 [X5:+235,Y8:+155];尺寸(樑 $\square\square$): 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	$([\text{長邊(樑心)}]530.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(30/20) + 1)/100$	17.34
#4		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}]55.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(530/20) + 1)/100$	27.81
#4		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}]530.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(30/20) + 1)/100$	17.34
#4		雙層簡易式短向下層	$([\text{短邊(樑心)}]55.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(530/20) + 1)/100$	27.81

工作筋計算:
 #5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16 - 6) \times 2 + 10 = 50.00$ 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: $50.00 \times 0 \times 5/100 = 0.00$ 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: $530.00 \times (\text{ceiling}(30.00/200) + 1) = 1060.00$ cm
 短向總長: $55.00 \times (\text{ceiling}(530.00/200) + 1) = 220.00$ 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: $30.0 \times 530.0 / 10000 = 1.59$ M²
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑 $\square\square\square$,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+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:
 $30.0 \times 530.0 / 10000 \times 16/100 = 0.254$ 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 = $90.30 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 90.30 \text{ M}$ ($90.30 \text{ M} \times 0.994/1000 = 0.0898 \text{ T}$)
 #5 = $12.80 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 12.80 \text{ M}$ ($12.80 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.0200 \text{ T}$)
 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: P1, 版ID: S2, 位置序號: 48 [X6:+165,Y8:+155];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	$((\text{長邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸-搭接}]48 * 1) * (\text{Round}(30/20) + 1) / 100$	14.34
#4		雙層簡易式短向上層	$((\text{短邊(樑心)})55.00 + [\text{延伸-搭接}]48 * 1) * (\text{Round}(430/20) + 1) / 100$	23.69
#4		雙層簡易式長向下層	$((\text{長邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸-搭接}]48 * 1) * (\text{Round}(30/20) + 1) / 100$	14.34
#4		雙層簡易式短向下層	$((\text{短邊(樑心)})55.00 + [\text{延伸-搭接}]48 * 1) * (\text{Round}(430/20) + 1) / 100$	23.69

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(30/100) = 0 \text{ 行}$

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

工作筋總長: $50.00 * 0 * 4 / 100 = 0.00 \text{ M}$

#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: $430.00 * (\text{ceiling}(30.00/200) + 1) = 860.00 \text{ cm}$

短向總長: $55.00 * (\text{ceiling}(430.00/200) + 1) = 220.00 \text{ cm}$

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $30.0 * 430.0 / 10000 = 1.29 \text{ M}^2$

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: $430.00 * 16 / 10000 = 0.69 \text{ M}^2$)

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1] $30.00 * 15 / 10000 = 0.05 \text{ M}^2$)

模版小計: $1.29 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.05 = 1.25 \text{ M}^2$

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): $= 0.69 \text{ M}^2$

RC計算:

$30.0 * 430.0 / 10000 * 16 / 100 = 0.206 \text{ M}^3$

RC小計: $0.206 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.206 \text{ M}^3$

-----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 = $76.06 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 76.06 \text{ M}$ ($76.06 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.0756 \text{ T}$)

#5 = $10.80 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 10.80 \text{ M}$ ($10.80 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.0168 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.092 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: P1, 版ID: S1, 位置序號: 19 [X5:+235,Y8:+155];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	$((\text{長邊(樑心)})530.00 + [\text{延伸-搭接}]48 * 1) * (\text{Round}(30/20) + 1) / 100$	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): $10 * 2 + (16 - 6) * 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(30/100) = 0 \text{ 行}$

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

工作筋總長: $50.00 \times 0 \times 5 / 100 = 0.00 \text{ M}$
 #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: $530.00 \times (\text{ceiling}(30.00/200) + 1) = 1060.00 \text{ cm}$
 短向總長: $55.00 \times (\text{ceiling}(530.00/200) + 1) = 220.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1060.00 + 220.00) / 100 = 12.80 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $30.0 \times 530.0 / 10000 = 1.59 \text{ M}^2$
 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: $530.00 \times 16 / 10000 = 0.85 \text{ M}^2$)
 模版小計: $1.59 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 1.59 \text{ M}^2$
 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): $= 0.85 \text{ M}^2$

RC計算:

$30.0 \times 530.0 / 10000 \times 16 / 100 = 0.254 \text{ M}^3$
 RC小計: $0.254 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.254 \text{ M}^3$

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

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: P1, 版ID: S2, 位置序號: 49 [X6:+165,Y8:+155]; 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	$([\text{長邊(樑心)}]430.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(30/20) + 1) / 100$	14.34
#4		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}]55.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(430/20) + 1) / 100$	23.69
#4		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}]430.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(30/20) + 1) / 100$	14.34
#4		雙層簡易式短向下層	$([\text{短邊(樑心)}]55.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(430/20) + 1) / 100$	23.69

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: $\text{Int}(30/100) = 0 \text{ 行}$
 水平向排數: $\text{Int}(430/100) = 4 \text{ 列}$
 工作筋總長: $50.00 \times 0 \times 4 / 100 = 0.00 \text{ M}$
 #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: $430.00 \times (\text{ceiling}(30.00/200) + 1) = 860.00 \text{ cm}$
 短向總長: $55.00 \times (\text{ceiling}(430.00/200) + 1) = 220.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(860.00 + 220.00) / 100 = 10.80 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $30.0 \times 430.0 / 10000 = 1.29 \text{ M}^2$
 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: $430.00 \times 16 / 10000 = 0.69 \text{ M}^2$)
 模版小計: $1.29 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 1.29 \text{ M}^2$
 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): $= 0.69 \text{ M}^2$

RC計算:

$30.0 \times 430.0 / 10000 \times 16 / 100 = 0.206 \text{ M}^3$
 RC小計: $0.206 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.206 \text{ M}^3$

-----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 = $76.06 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 76.06 \text{ M}$ ($76.06 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.0756 \text{ T}$)
 #5 = $10.80 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 10.80 \text{ M}$ ($10.80 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0168 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.092 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