

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: B1 (代表樓層:B1->B1)

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS1, 位置序號: 13 [X2:+88,Y11:-25];尺寸(樑口□):350.00 * 530.00 cm ;[擴充半樑]:400.00 * 620.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(長邊(樑心))620.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(350/20)+1)/100$	126.92
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	$[(短邊(樑心))400.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(530/20)+1)/100$	133.92
#4		雙層簡易式長向下層	$[(長邊(樑心))620.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(350/20)+1)/100$	126.92
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	$[(短邊(樑心))400.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(530/20)+1)/100$	133.92

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: $Int(350/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(530/100)=5$ 列

工作筋總長: $58.00*3*5/100=8.70$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $620.00*(ceiling(350.00/200)+1)=1860.00$ cm

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $350.0*530.0/10000=18.55$ M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計: $18.55-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=18.55$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$350.0*530.0/10000*20/100=3.710$ M3

RC小計: $3.710-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.710$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= 521.68 M*(1-0.0000)= 521.68 M (521.68 M*0.994/1000=0.5185 T)

#5= 43.30 M*(1-0.0000)= 43.30 M (43.30 M*1.560/1000=0.0675 T)

鋼筋小計(主要筋)=0.586 T

模版小計(普)=18.55 M2

混凝土小計=3.710 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS8, 位置序號: 14 [X2:+88,Y12:-110];尺寸(樑口□):380.00 * 530.00 cm ;[擴充半樑]:430.00 * 620.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(長邊(樑心))620.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(380/15)+1)/100$	173.68
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	$[(短邊(樑心))430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(530/15)+1)/100$	189.36
#4		雙層簡易式長向下層	$[(長邊(樑心))620.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(380/15)+1)/100$	173.68
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	$[(短邊(樑心))430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(530/15)+1)/100$	189.36

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: $Int(380/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(530/100)=5$ 列

工作筋總長: $58.00 \times 3 \times 5 / 100 = 8.70 \text{ M}$
 #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: $620.00 \times (\text{ceiling}(380.00/200) + 1) = 1860.00 \text{ cm}$
 短向總長: $430.00 \times (\text{ceiling}(530.00/200) + 1) = 1720.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1860.00 + 1720.00) / 100 = 35.80 \text{ M}$
 模版計算:
 模版面積: 計算式: $380.0 \times 530.0 / 10000 = 20.14 \text{ M}^2$
 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: $20.14 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 20.14 \text{ M}^2$
 註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計
 RC計算:
 $380.0 \times 530.0 / 10000 \times 20 / 100 = 4.028 \text{ M}^3$
 RC小計: $4.028 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 4.028 \text{ M}^3$
 -----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=726.08 M * (1-0.0000)=726.08 M ($726.08 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.7217 \text{ T}$)
 #5=44.50 M * (1-0.0000)=44.50 M ($44.50 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0694 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.791 T
 模版小計(普) = 20.14 M²
 混凝土小計 = 4.028 M³

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS8, 位置序號: 15 [X2:+88,Y13:-195]; 尺寸(樑口□): 350.00 * 530.00 cm ; [擴充半樑]: 415.00 * 620.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)])620.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (350/15)+1)/100	160.32
#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 (530/15)+1)/100	183.96
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)])620.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (350/15)+1)/100	160.32
#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 (530/15)+1)/100	183.96

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: $\text{Int}(350/100) = 3 \text{ 行}$
 水平向排數: $\text{Int}(530/100) = 5 \text{ 列}$
 工作筋總長: $58.00 \times 3 \times 5 / 100 = 8.70 \text{ M}$
 #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: $620.00 \times (\text{ceiling}(350.00/200) + 1) = 1860.00 \text{ cm}$
 短向總長: $415.00 \times (\text{ceiling}(530.00/200) + 1) = 1660.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1860.00 + 1660.00) / 100 = 35.20 \text{ M}$

模版計算:
 模版面積: 計算式: $350.0 \times 530.0 / 10000 = 18.55 \text{ M}^2$
 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: $18.55 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 18.55 \text{ M}^2$
 註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:
 $350.0 \times 530.0 / 10000 \times 20 / 100 = 3.710 \text{ M}^3$
 RC小計: $3.710 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.710 \text{ M}^3$
 -----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=688.56 M * (1-0.0000)=688.56 M ($688.56 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.6844 \text{ T}$)
 #5=43.90 M * (1-0.0000)=43.90 M ($43.90 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0685 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.753 T
 模版小計(普) = 18.55 M²
 混凝土小計 = 3.710 M³

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS0, 位置序號: 16 [X3:+232,Y3:-122]; 尺寸(樑口□): 245.00 * 441.22 cm ; [擴充半樑]: 310.00 * 525.61 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})525.61 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (245/20) + 1) / 100$	74.57
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})310.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round } (441.22/20) + 1) / 100$	93.38
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})525.61 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (245/20) + 1) / 100$	74.57
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})310.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round } (441.22/20) + 1) / 100$	93.38

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: $\text{Int}(245/100) = 2 \text{ 行}$

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

工作筋總長: $58.00 \times 2 \times 4 / 100 = 4.64 \text{ M}$

#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: $525.61 \times (\text{ceiling}(245.00/200) + 1) = 1576.83 \text{ cm}$

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $245.0 \times 441.2 / 10000 = 10.81 \text{ M}^2$

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

模版小計: $10.81 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 10.81 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$245.0 \times 441.2 / 10000 \times 20 / 100 = 2.162 \text{ M}^3$

RC小計: $2.162 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.162 \text{ M}^3$

-----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= $335.90 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 335.90 \text{ M}$ ($335.90 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.3339 \text{ T}$)

#5= $32.81 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 32.81 \text{ M}$ ($32.81 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0512 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.385 T

模版小計(普) = 10.81 M²

混凝土小計 = 2.162 M³

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS5, 位置序號: 17 [X3:+232,Y4:-222];尺寸(樑口□):455.00 * 441.22 cm ;[擴充半樑]:520.00 * 525.61 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})525.61 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (441.22/15) + 1) / 100$	172.08
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})520.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round } (455/15) + 1) / 100$	190.96
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})525.61 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (441.22/15) + 1) / 100$	172.08
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})520.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round } (455/15) + 1) / 100$	190.96

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: $\text{Int}(455/100) = 4 \text{ 行}$

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

工作筋總長: $58.00 \times 4 \times 4 / 100 = 9.28 \text{ M}$

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $455.0 \times 441.2 / 10000 = 20.08 \text{ M}^2$

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
 模版小計:20.08-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=20.08 M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

455.0*441.2/ 10000 *20/100= 4.015 M3
 RC小計:4.015-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.015 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=726.09 M*(1-0.0000)=726.09 M (726.09 M*0.994/1000= 0.7217 T)

#5=51.10 M*(1-0.0000)=51.10 M (51.10 M*1.560/1000= 0.0797 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.801 T

模版小計(普)= 20.08 M2

混凝土小計 = 4.015 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS2, 位置序號: 18 [X3:+212,Y4:+231];尺寸(樑口□):375.78 * 375.78 cm ;[擴充半樑]:450.25 * 450.25 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]450.25+[延伸-搭接]48*1)*(Round (375.78/20)+1)/100	99.65
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]450.25+[延伸-搭接]48*1)*(Round (375.78/20)+1)/100	99.65
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]450.25+[延伸-搭接]48*1)*(Round (375.78/20)+1)/100	99.65
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]450.25+[延伸-搭接]48*1)*(Round (375.78/20)+1)/100	99.65

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(375.78/100)= 3 行

水平向排數: Int(375.78/100)= 3 列

工作筋總長: 58.00*3*3/100= 5.22 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 450.25*(ceiling(375.78/200)+1)= 1350.75 cm

短向總長: 450.25*(ceiling(375.78/200)+1)= 1350.75 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (1350.75+1350.75)/100= 27.02 M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積□]14.12 = 14.12 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:14.12-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=14.12 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□]14.12*20/100= 2.824 M3

RC小計:2.824-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.824 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=398.60 M*(1-0.0000)=398.60 M (398.60 M*0.994/1000= 0.3962 T)

#5=32.24 M*(1-0.0000)=32.24 M (32.24 M*1.560/1000= 0.0503 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.446 T

模版小計(普)= 14.12 M2

混凝土小計 = 2.824 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS2, 位置序號: 19 [X3:+181,Y5:+74];尺寸(樑口□):398.69 * 398.69 cm ;[擴充半樑]:474.72 * 474.72 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]474.72+[延伸-搭接]48*1)*(Round (398.69/20)+1)/100	109.77
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]474.72+[延伸-搭接]48*1)*(Round (398.69/20)+1)/100	109.77

#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})474.72 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (398.69/20) + 1) / 100$	109.77
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})474.72 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (398.69/20) + 1) / 100$	109.77

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: $\text{Int}(398.69/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(398.69/100) = 3 \text{ 列}$

工作筋總長: $58.00 \times 3 \times 3 / 100 = 5.22 \text{ M}$

#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: $474.72 \times (\text{ceiling}(398.69/200) + 1) = 1424.16 \text{ cm}$

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

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1424.16 + 1424.16) / 100 = 28.48 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $[\text{不規則形狀直接計算取得之面積}]15.88 = 15.88 \text{ M}^2$

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:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

模版小計: $15.88 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 15.88 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$[\text{不規則形狀直接計算取得之面積}]15.88 \times 20 / 100 = 3.176 \text{ M}^3$

RC小計: $3.176 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.176 \text{ M}^3$

-----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 = $439.08 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 439.08 \text{ M}$ ($439.08 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.4365 \text{ T}$)

#5 = $33.70 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 33.70 \text{ M}$ ($33.70 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0526 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.489 T

模版小計(普) = 15.88 M²

混凝土小計 = 3.176 M³

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS2, 位置序號: 21 [X3:+18,Y7:-159]; 尺寸(樑口□): 402.50 * 430.00 cm ; [擴充半樑]: 467.50 * 520.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})520.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (402.5/20) + 1) / 100$	119.28
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})467.50 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (430/20) + 1) / 100$	118.57
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})520.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (402.5/20) + 1) / 100$	119.28
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})467.50 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (430/20) + 1) / 100$	118.57

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: $\text{Int}(402.5/100) = 4 \text{ 行}$

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

工作筋總長: $58.00 \times 4 \times 4 / 100 = 9.28 \text{ M}$

#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: $520.00 \times (\text{ceiling}(402.50/200) + 1) = 2080.00 \text{ cm}$

短向總長: $467.50 \times (\text{ceiling}(430.00/200) + 1) = 1870.00 \text{ cm}$

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $402.5 \times 430.0 / 10000 = 17.31 \text{ M}^2$

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

模版小計: $17.31 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 17.31 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$402.5 \times 430.0 / 10000 \times 20 / 100 = 3.462 \text{ M}^3$

RC小計: $3.462 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.462 \text{ M}^3$

-----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=475.69 M*(1-0.0000)=475.69 M (475.69 M*0.994/1000= 0.4728 T)

#5=48.78 M*(1-0.0000)=48.78 M (48.78 M*1.560/1000= 0.0761 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.549 T

模版小計(普)= 17.31 M2

混凝土小計 = 3.462 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS2, 位置序號: 22 [X3:+18,Y8:-209];尺寸(樑口□):397.50 * 430.00 cm ;[擴充半樑]:462.50 * 520.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))520.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (397.5/20)+1)/100	119.28
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))462.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (430/20)+1)/100	117.42
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))520.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (397.5/20)+1)/100	119.28
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))462.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (430/20)+1)/100	117.42

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(397.5/100)= 3 行

水平向排數: Int(430/100)= 4 列

工作筋總長: 58.00*3*4/100= 6.96 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 520.00*(ceiling(397.50/200)+1)= 1560.00 cm

短向總長: 462.50*(ceiling(430.00/200)+1)= 1850.00 cm

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

模版計算:

模版面積: 計算式:397.5*430.0/ 10000 = 17.09 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:17.09-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=17.09 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:

397.5*430.0/ 10000 *20/100= 3.419 M3

RC小計:3.419-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.419 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=473.39 M*(1-0.0000)=473.39 M (473.39 M*0.994/1000= 0.4705 T)

#5=41.06 M*(1-0.0000)=41.06 M (41.06 M*1.560/1000= 0.0641 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.535 T

模版小計(普)= 17.09 M2

混凝土小計 = 3.419 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS2, 位置序號: 23 [X3:+18,Y8:+245];尺寸(樑口□):350.00 * 430.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 520.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))520.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	107.92
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))415.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (430/20)+1)/100	106.49
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))520.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	107.92
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))415.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (430/20)+1)/100	106.49

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(350/100) = 3$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(430/100) = 4$ 列
 工作筋總長: $58.00 \times 3 \times 4 / 100 = 6.96$ M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $520.00 \times (\text{ceiling}(350.00/200) + 1) = 1560.00$ cm
 短向總長: $415.00 \times (\text{ceiling}(430.00/200) + 1) = 1660.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1560.00 + 1660.00) / 100 = 32.20$ M

模版計算:
 模版面積: 計算式: $350.0 \times 430.0 / 10000 = 15.05$ M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M2
 模版小計: $15.05 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 15.05$ M2
 註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:
 $350.0 \times 430.0 / 10000 \times 20 / 100 = 3.010$ M3
 RC小計: $3.010 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.010$ M3

-----計算結果小計-----
 鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)
 #4= $428.82 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 428.82 \text{ M}$ ($428.82 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.4262 \text{ T}$)
 #5= $39.16 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 39.16 \text{ M}$ ($39.16 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0611 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.487 T
 模版小計(普) = 15.05 M2
 混凝土小計 = 3.010 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS3, 位置序號: 39 [X4:-7,Y9:+145]; 尺寸(樑口□): 350.00 * 440.00 cm ; [擴充半樑]: 415.00 * 525.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))525.00+[延伸+搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	108.87
#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 (440/20)+1)/100	117.53
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))525.00+[延伸+搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	108.87
#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 (440/20)+1)/100	117.53

工作筋計算:
 #5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (20 - 6) \times 2 + 10 = 58.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(350/100) = 3$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(440/100) = 4$ 列
 工作筋總長: $58.00 \times 3 \times 4 / 100 = 6.96$ M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $525.00 \times (\text{ceiling}(350.00/200) + 1) = 1575.00$ cm
 短向總長: $415.00 \times (\text{ceiling}(440.00/200) + 1) = 1660.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1575.00 + 1660.00) / 100 = 32.35$ M

模版計算:
 模版面積: 計算式: $350.0 \times 440.0 / 10000 = 15.40$ M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M2
 模版小計: $15.40 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 15.40$ M2
 註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:
 $350.0 \times 440.0 / 10000 \times 20 / 100 = 3.080$ M3
 RC小計: $3.080 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.080$ M3

-----計算結果小計-----
 鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)
 #4= $452.80 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 452.80 \text{ M}$ ($452.80 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.4501 \text{ T}$)
 #5= $39.31 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 39.31 \text{ M}$ ($39.31 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0613 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.511 T
 模版小計(普) = 15.40 M2
 混凝土小計 = 3.080 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS3, 位置序號: 40 [X4:-7,Y10:+75]; 尺寸(樑口□): 350.00 * 440.00 cm ; [擴充半

樑]:415.00 * 525.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))525.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	108.87
#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 (440/20)+1)/100	117.53
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))525.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	108.87
#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 (440/20)+1)/100	117.53

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(20-6)*2+10=58.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(350/100)=3$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(440/100)=4$ 列
 工作筋總長: $58.00*3*4/100=6.96$ M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $525.00*(\text{ceiling}(350.00/200)+1)=1575.00$ cm
 短向總長: $415.00*(\text{ceiling}(440.00/200)+1)=1660.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1575.00+1660.00)/100=32.35$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $350.0*440.0/10000=15.40$ M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M2
 模版小計: $15.40-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=15.40$ M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$350.0*440.0/10000*20/100=3.080$ M3
 RC小計: $3.080-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.080$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=452.80 M*(1-0.0000)=452.80 M ($452.80\text{ M}*0.994/1000=0.4501$ T)
 #5=39.31 M*(1-0.0000)=39.31 M ($39.31\text{ M}*1.560/1000=0.0613$ T)

鋼筋小計(主要筋)=0.511 T

模版小計(普)=15.40 M2

混凝土小計=3.080 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS3, 位置序號: 41 [X4:-7,Y11:-25];尺寸(樑口□):350.00 * 440.00 cm ;[擴充半樑]:400.00 * 525.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))525.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	108.87
#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 (440/20)+1)/100	114.08
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))525.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	108.87
#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 (440/20)+1)/100	114.08

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(20-6)*2+10=58.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(350/100)=3$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(440/100)=4$ 列
 工作筋總長: $58.00*3*4/100=6.96$ M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $525.00*(\text{ceiling}(350.00/200)+1)=1575.00$ cm
 短向總長: $400.00*(\text{ceiling}(440.00/200)+1)=1600.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1575.00+1600.00)/100=31.75$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $350.0*440.0/10000=15.40$ M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計:15.40-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=15.40 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$350.0 \times 440.0 / 10000 \times 20 / 100 = 3.080 \text{ M3}$

RC小計:3.080-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.080 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=445.90 M*(1-0.0000)=445.90 M (445.90 M*0.994/1000= 0.4432 T)

#5=38.71 M*(1-0.0000)=38.71 M (38.71 M*1.560/1000= 0.0604 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.504 T

模版小計(普)= 15.40 M2

混凝土小計 = 3.080 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: ST1, 位置序號: 1 [X0:+134,Y6:-70];尺寸(樑口□):260.00 * 234.00 cm ;[擴充半樑]:260.00 * 234.00 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))]260.00+[延伸-搭接]60*1*(Round (234/15)+1)/100	54.40
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))]234.00+[延伸-搭接]60*1*(Round (260/10)+1)/100	79.38
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))]260.00+[延伸-搭接]60*1*(Round (234/15)+1)/100	54.40
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))]234.00+[延伸-搭接]60*1*(Round (260/10)+1)/100	79.38

工作筋計算:

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

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

水平向排數: $\text{Int}(234/100) = 2 \text{ 列}$

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

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $234.00 \times (\text{ceiling}(260.00/200) + 1) = 702.00 \text{ cm}$

短向總長: $260.00 \times (\text{ceiling}(234.00/200) + 1) = 780.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(702.00 + 780.00) / 100 = 14.82 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $260.0 \times 234.0 / 10000 = 6.08 \text{ M2}$

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: $234.00 \times 25 +$ 第3邊: 234.00×25) / 10000 = 1.17 M2

模版小計:6.08-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=6.08 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=1.17 M2

RC計算:

$260.0 \times 234.0 / 10000 \times 25 / 100 = 1.521 \text{ M3}$

RC小計:1.521-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.521 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5=267.56 M*(1-0.0000)=267.56 M (267.56 M*1.560/1000= 0.4174 T)

#6=17.54 M*(1-0.0000)=17.54 M (17.54 M*2.250/1000= 0.0395 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.457 T

模版小計(普)= 6.08 M2

側模小計(普通模)= 1.17 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 1.521 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS0, 位置序號: 3 [X1:-192,Y3:-122];尺寸(樑口□):245.00 * 530.00 cm ;[擴充半樑]:310.00 * 620.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))]620.00+[延伸-搭接]48*1*(Round (245/20)+1)/100	86.84
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))]310.00+[延伸+彎鉤]48+48*(Round (530/20)+1)/100	109.62

#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]620.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (245/20)+1)/100	86.84
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]310.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (530/20)+1)/100	109.62

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: $\text{Int}(245/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(530/100)=5$ 列

工作筋總長: $58.00*2*5/100=5.80$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $620.00*(\text{ceiling}(245.00/200)+1)=1860.00$ cm

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $245.0*530.0/10000=12.99$ 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: $12.99-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=12.99$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$245.0*530.0/10000*20/100=2.597$ M3

RC小計: $2.597-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=2.597$ M3

額外增減計算:

+/- 鋼筋:

#4: $((8*200+8*200)*39)/100=1248.00$ M

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $1,640.92$ M*(1-0.0000)= $1,640.92$ M ($1,640.92$ M* $0.994/1000=1.6311$ T)

#5= 36.80 M*(1-0.0000)= 36.80 M (36.80 M* $1.560/1000=0.0574$ T)

鋼筋小計(主要筋)=1.688 T

模版小計(普)=12.99 M2

混凝土小計=2.597 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS4, 位置序號: 4 [X1:-192,Y4:-222];尺寸(樑口□):455.00 * 530.00 cm ;[擴充半樑]:520.00 * 620.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]620.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (455/15)+1)/100	207.08
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]520.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (530/15)+1)/100	221.76
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]620.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (455/15)+1)/100	207.08
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]520.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (530/15)+1)/100	221.76

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: $\text{Int}(455/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(530/100)=5$ 列

工作筋總長: $58.00*4*5/100=11.60$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $620.00*(\text{ceiling}(455.00/200)+1)=2480.00$ cm

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

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2480.00+2080.00)/100=45.60$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $455.0*530.0/10000=24.12$ 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: $24.12-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=24.12$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

455.0*530.0/ 10000 *20/100= 4.823 M3
RC小計:4.823-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.823 M3

-----計算結果小計-----
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=857.68 M*(1-0.0000)=857.68 M (857.68 M*0.994/1000= 0.8525 T)
#5=57.20 M*(1-0.0000)=57.20 M (57.20 M*1.560/1000= 0.0892 T)
鋼筋小計(主要筋) = 0.942 T
模版小計(普)= 24.12 M2
混凝土小計 = 4.823 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS1, 位置序號: 5 [X1:-177,Y4:+231];尺寸(樑口□):292.50 * 560.00 cm ;[擴充半樑]:357.50 * 635.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)])635.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (292.5/20)+1)/100	109.28
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)])357.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (560/20)+1)/100	131.52
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)])635.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (292.5/20)+1)/100	109.28
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)])357.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (560/20)+1)/100	131.52

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(292.5/100)= 2 行
水平向排數: Int(560/100)= 5 列
工作筋總長: 58.00*2*5/100= 5.80 M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: 635.00*(ceiling(292.50/200)+1)= 1905.00 cm
短向總長: 357.50*(ceiling(560.00/200)+1)= 1430.00 cm
版長短向施工支撐工作筋總長: (1905.00+1430.00)/100= 33.35 M

模版計算:

模版面積: 計算式:292.5*560.0/ 10000 = 16.38 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:16.38-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=16.38 M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

292.5*560.0/ 10000 *20/100= 3.276 M3
RC小計:3.276-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.276 M3

-----計算結果小計-----
鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=481.59 M*(1-0.0000)=481.59 M (481.59 M*0.994/1000= 0.4787 T)
#5=39.15 M*(1-0.0000)=39.15 M (39.15 M*1.560/1000= 0.0611 T)
鋼筋小計(主要筋) = 0.540 T
模版小計(普)= 16.38 M2
混凝土小計 = 3.276 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS1, 位置序號: 6 [X1:-177,Y5:+74];尺寸(樑口□):404.72 * 404.72 cm ;[擴充半樑]:476.46 * 476.46 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)])476.46+[延伸-搭接]48*1)*(Round (404.72/20)+1)/100	110.14
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)])476.46+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (404.72/20)+1)/100	120.22
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)])476.46+[延伸-搭接]48*1)*(Round (404.72/20)+1)/100	110.14

#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})476.46 + [\text{延伸} + \text{彎鉤}]48 \times 48] \times (\text{Round}(404.72/20) + 1) / 100$	120.22
----	---	------------------	--	--------

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: $\text{Int}(404.72/100) = 4 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(404.72/100) = 4 \text{ 列}$

工作筋總長: $58.00 \times 4 \times 4 / 100 = 9.28 \text{ M}$

#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: $476.46 \times (\text{ceiling}(404.72/200) + 1) = 1905.84 \text{ cm}$

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

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1905.84 + 1905.84) / 100 = 38.12 \text{ M}$

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] $16.38 = 16.38 \text{ M}^2$

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: $16.38 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 16.38 \text{ M}^2$

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] $16.38 \times 20 / 100 = 3.276 \text{ M}^3$

RC小計: $3.276 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.276 \text{ M}^3$

-----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 = $460.71 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 460.71 \text{ M}$ ($460.71 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.4579 \text{ T}$)

#5 = $47.40 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 47.40 \text{ M}$ ($47.40 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0739 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.532 T

模版小計(普) = 16.38 M2

混凝土小計 = 3.276 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS2, 位置序號: 7 [X2:+198,Y6:-70]; 尺寸(樑口□): 260.01 * 309.90 cm ; [擴充半樑]: 340.00 * 399.90 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})399.90 + [\text{延伸} - \text{搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(260.01/20) + 1) / 100$	62.71
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})340.00 + [\text{延伸} - \text{搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(309.9/20) + 1) / 100$	62.08
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})399.90 + [\text{延伸} - \text{搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(260.01/20) + 1) / 100$	62.71
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})340.00 + [\text{延伸} - \text{搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(309.9/20) + 1) / 100$	62.08

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: $\text{Int}(260.01/100) = 2 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(309.9/100) = 3 \text{ 列}$

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

#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: $399.90 \times (\text{ceiling}(260.01/200) + 1) = 1199.70 \text{ cm}$

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $260.0 \times 309.9 / 10000 = 8.06 \text{ M}^2$

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計: $8.06 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 8.06 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$260.0 \times 309.9 / 10000 \times 20 / 100 = 1.612 \text{ M}^3$

RC小計: $1.612 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 1.612 \text{ M}^3$

-----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 = $249.57 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 249.57 \text{ M}$ ($249.57 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.2481 \text{ T}$)

#5 = $25.68 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 25.68 \text{ M}$ ($25.68 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0401 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.288 T

模版小計(普)= 8.06 M2
混凝土小計 = 1.612 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS1, 位置序號: 8 [X2:+88,Y7:-159];尺寸(樑口□):402.52 * 530.00 cm ;[擴充半樑]:467.50 * 620.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))620.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (402.52/20)+1)/100	140.28
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))467.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (530/20)+1)/100	152.15
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))620.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (402.52/20)+1)/100	140.28
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))467.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (530/20)+1)/100	152.15

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: $\text{Int}(402.52/100)=4$ 行
水平向排數: $\text{Int}(530/100)=5$ 列
工作筋總長: $58.00*4*5/100=11.60$ M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: $620.00*(\text{ceiling}(402.52/200)+1)=2480.00$ cm
短向總長: $467.50*(\text{ceiling}(530.00/200)+1)=1870.00$ cm
版長短向施工支撐工作筋總長: $(2480.00+1870.00)/100=43.50$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $402.5*530.0/10000=21.33$ 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: $21.33-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=21.33$ M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$402.5*530.0/10000*20/100=4.267$ M3
RC小計: $4.267-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=4.267$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $584.85 \text{ M}*(1-0.0000)=584.85 \text{ M}$ ($584.85 \text{ M}*0.994/1000=0.5813 \text{ T}$)
#5= $55.10 \text{ M}*(1-0.0000)=55.10 \text{ M}$ ($55.10 \text{ M}*1.560/1000=0.0860 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.667 T

模版小計(普)= 21.33 M2

混凝土小計 = 4.267 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS1, 位置序號: 9 [X2:+88,Y8:-209];尺寸(樑口□):397.50 * 530.00 cm ;[擴充半樑]:462.50 * 620.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))620.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (397.5/20)+1)/100	140.28
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))462.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (530/20)+1)/100	150.80
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))620.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (397.5/20)+1)/100	140.28
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))462.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (530/20)+1)/100	150.80

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: $\text{Int}(397.5/100)=3$ 行
水平向排數: $\text{Int}(530/100)=5$ 列
工作筋總長: $58.00*3*5/100=8.70$ M
#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $620.00 * (\text{ceiling}(397.50/200) + 1) = 1860.00 \text{ cm}$
 短向總長: $462.50 * (\text{ceiling}(530.00/200) + 1) = 1850.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1860.00 + 1850.00) / 100 = 37.10 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $397.5 * 530.0 / 10000 = 21.07 \text{ M}^2$

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: $21.07 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 21.07 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$397.5 * 530.0 / 10000 * 20 / 100 = 4.213 \text{ M}^3$

RC小計: $4.213 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 4.213 \text{ M}^3$

-----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=582.15 M * (1-0.0000)=582.15 M (582.15 M * 0.994/1000= 0.5787 T)

#5=45.80 M * (1-0.0000)=45.80 M (45.80 M * 1.560/1000= 0.0714 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.650 T

模版小計(普)= 21.07 M²

混凝土小計 = 4.213 M³

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS1, 位置序號: 10 [X2:+88,Y8:+245];尺寸(樑口□):350.00 * 530.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 620.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))]620.00+[延伸-搭接]48*1*(Round (350/20)+1)/100	126.92
#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 (530/20)+1)/100	137.97
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))]620.00+[延伸-搭接]48*1*(Round (350/20)+1)/100	126.92
#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 (530/20)+1)/100	137.97

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: $\text{Int}(350/100) = 3 \text{ 行}$

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

工作筋總長: $58.00 * 3 * 5 / 100 = 8.70 \text{ M}$

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $350.0 * 530.0 / 10000 = 18.55 \text{ M}^2$

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: $18.55 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 18.55 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$350.0 * 530.0 / 10000 * 20 / 100 = 3.710 \text{ M}^3$

RC小計: $3.710 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 3.710 \text{ M}^3$

-----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=529.78 M * (1-0.0000)=529.78 M (529.78 M * 0.994/1000= 0.5266 T)

#5=43.90 M * (1-0.0000)=43.90 M (43.90 M * 1.560/1000= 0.0685 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.595 T

模版小計(普)= 18.55 M²

混凝土小計 = 3.710 M³

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS1, 位置序號: 11 [X2:+88,Y9:+145];尺寸(樑口□):350.00 * 530.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 620.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))]620.00+[延伸-搭接]48*1*(Round (350/20)+1)/100	126.92
----	---	-----------	---	--------

#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 (530/20)+1)/100	137.97
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))620.00+[延伸+搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	126.92
#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 (530/20)+1)/100	137.97

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: $\text{Int}(350/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(530/100)=5$ 列

工作筋總長: $58.00*3*5/100=8.70$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $350.0*530.0/10000=18.55$ M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計: $18.55-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=18.55$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$350.0*530.0/10000*20/100=3.710$ M3

RC小計: $3.710-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.710$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $529.78\text{ M}*(1-0.0000)=529.78\text{ M}$ ($529.78\text{ M}*0.994/1000=0.5266\text{ T}$)

#5= $43.90\text{ M}*(1-0.0000)=43.90\text{ M}$ ($43.90\text{ M}*1.560/1000=0.0685\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.595 T

模版小計(普) = 18.55 M2

混凝土小計 = 3.710 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS1, 位置序號: 12 [X2:+88,Y10:+75];尺寸(樑口□):350.00 * 530.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 620.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))620.00+[延伸+搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	126.92
#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 (530/20)+1)/100	137.97
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))620.00+[延伸+搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	126.92
#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 (530/20)+1)/100	137.97

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: $\text{Int}(350/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(530/100)=5$ 列

工作筋總長: $58.00*3*5/100=8.70$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $350.0*530.0/10000=18.55$ M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計: $18.55-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=18.55$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

350.0*530.0/ 10000 *20/100= 3.710 M3
RC小計:3.710-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.710 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=529.78 M*(1-0.0000)=529.78 M (529.78 M*0.994/1000= 0.5266 T)

#5=43.90 M*(1-0.0000)=43.90 M (43.90 M*1.560/1000= 0.0685 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.595 T

模版小計(普)= 18.55 M2

混凝土小計 = 3.710 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS3, 位置序號: 42 [X4:-7,Y12:-110];尺寸(樑口□):380.00 * 440.00 cm ;[擴充半樑]:430.00 * 525.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]525.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (380/20)+1)/100	114.60
#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 (440/20)+1)/100	120.98
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]525.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (380/20)+1)/100	114.60
#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 (440/20)+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+(20-6)*2+10 =58.00 cm

垂直向排數: Int(380/100)= 3 行

水平向排數: Int(440/100)= 4 列

工作筋總長: 58.00*3*4/100= 6.96 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 525.00*(ceiling(380.00/200)+1)= 1575.00 cm

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式:380.0*440.0/ 10000 = 16.72 M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

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

RC計算:

380.0*440.0/ 10000 *20/100= 3.344 M3

RC小計:3.344-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.344 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=471.16 M*(1-0.0000)=471.16 M (471.16 M*0.994/1000= 0.4683 T)

#5=39.91 M*(1-0.0000)=39.91 M (39.91 M*1.560/1000= 0.0623 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.531 T

模版小計(普)= 16.72 M2

混凝土小計 = 3.344 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS3, 位置序號: 43 [X4:-7,Y13:-195];尺寸(樑口□):350.00 * 440.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 525.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]525.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	108.87
#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 (440/20)+1)/100	117.53
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]525.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	108.87

#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 (440/20)+1)/100	117.53
----	---	------------------	---	--------

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(350/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(440/100)=4$ 列

工作筋總長: $58.00*3*4/100=6.96$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $525.00*(\text{ceiling}(350.00/200)+1)=1575.00$ cm

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $350.0*440.0/10000=15.40$ M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計: $15.40-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=15.40$ M2

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$350.0*440.0/10000*20/100=3.080$ M3

RC小計: $3.080-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.080$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $452.80\text{ M}*(1-0.0000)=452.80\text{ M}$ ($452.80\text{ M}*0.994/1000=0.4501\text{ T}$)

#5= $39.31\text{ M}*(1-0.0000)=39.31\text{ M}$ ($39.31\text{ M}*1.560/1000=0.0613\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋)=0.511 T

模版小計(普)=15.40 M2

混凝土小計=3.080 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS6, 位置序號: 46 [X4:-202,Y5:-229]; 尺寸(樑口□): 605.00 * 350.00 cm ;[擴充半樑]: 696.25 * 415.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))696.25+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (350/20)+1)/100	150.53
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))415.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (605/15)+1)/100	189.83
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))696.25+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (350/20)+1)/100	150.53
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))415.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (605/15)+1)/100	189.83

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: $\text{Int}(605/100)=6$ 行

水平向排數: $\text{Int}(350/100)=3$ 列

工作筋總長: $58.00*6*3/100=10.44$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $415.00*(\text{ceiling}(605.00/200)+1)=2075.00$ cm

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

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

模版計算:

模版面積: (設定不計底模)=0 M2

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$605.0*350.0/10000*20/100=4.235$ M3

RC小計: $4.235-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=4.235$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $680.72\text{ M}*(1-0.0000)=680.72\text{ M}$ ($680.72\text{ M}*0.994/1000=0.6766\text{ T}$)

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

鋼筋小計(主要筋)=0.758 T

模版小計(清)=0.00 M2

混凝土小計 = 4.235 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS7, 位置序號: 47 [X5:+195,Y6:-145];尺寸(樑口□):372.25 * 372.25 cm ;[擴充半樑]:446.38 * 446.38 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層-邊沿	[(長邊(樑心))446.38+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (372.25/20)+1)/100	108.48
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))446.38+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (372.25/20)+1)/100	108.48
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	[(長邊(樑心))446.38+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (372.25/20)+1)/100	108.48
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))446.38+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (372.25/20)+1)/100	108.48

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: $\text{Int}(372.25/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(372.25/100)=3$ 列

工作筋總長: $58.00*3*3/100=5.22$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1339.14+1339.14)/100=26.78$ M

模版計算:

模版面積: (設定不計底模) = 0 M2

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口] $13.86*20/100=2.771$ M3

RC小計: $2.771-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=2.771$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $433.90 \text{ M}*(1-0.0000)=433.90 \text{ M}$ ($433.90 \text{ M}*0.994/1000=0.4313 \text{ T}$)

#5= $32.00 \text{ M}*(1-0.0000)=32.00 \text{ M}$ ($32.00 \text{ M}*1.560/1000=0.0499 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.481 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 2.771 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS2, 位置序號: 20 [X3:+160,Y6:-195];尺寸(樑口□):396.72 * 396.72 cm ;[擴充半樑]:481.96 * 481.96 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))481.96+[延伸-搭接]48*1)*(Round (396.72/20)+1)/100	111.29
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))481.96+[延伸-搭接]48*1)*(Round (396.72/20)+1)/100	111.29
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))481.96+[延伸-搭接]48*1)*(Round (396.72/20)+1)/100	111.29
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))481.96+[延伸-搭接]48*1)*(Round (396.72/20)+1)/100	111.29

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(396.72/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(396.72/100)=3$ 列

工作筋總長: $58.00*3*3/100=5.22$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $481.96*(\text{ceiling}(396.72/200)+1)=1445.88$ cm

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

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1445.88+1445.88)/100=28.92\text{ M}$

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] $15.74=15.74\text{ M}^2$

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: $15.74-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=15.74\text{ M}^2$

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] $15.74*20/100=3.148\text{ M}^3$

RC小計: $3.148-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.148\text{ M}^3$

-----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= $445.17\text{ M}*(1-0.0000)=445.17\text{ M}$ ($445.17\text{ M}*0.994/1000=0.4425\text{ T}$)

#5= $34.14\text{ M}*(1-0.0000)=34.14\text{ M}$ ($34.14\text{ M}*1.560/1000=0.0533\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋)= 0.496 T

模版小計(普)= 15.74 M^2

混凝土小計= 3.148 M^3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: FSCAR, 位置序號: 30 [X3:+18,Y14:+143];尺寸(樑口□): $635.00*430.00\text{ cm}$;[擴充半樑]: $660.00*490.00\text{ cm}$;版厚: 25 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:7.13度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正□

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心)) $660.00+[\text{延伸-搭接}]60*1$](Round $(430/20)+1/100$)	165.60
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心)) $490.00+[\text{延伸-搭接}]60*1$](Round $(635/20)+1/100$)	181.50
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心)) $660.00+[\text{延伸-搭接}]60*1$](Round $(430/20)+1/100$)	165.60
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心)) $490.00+[\text{延伸-搭接}]60*1$](Round $(635/20)+1/100$)	181.50

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(635/100)=6\text{ 行}$

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

工作筋總長: $68.00*6*4/100=16.32\text{ M}$

#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: $490.00*(\text{ceiling}(635.00/200)+1)=2450.00\text{ cm}$

短向總長: $660.00*(\text{ceiling}(430.00/200)+1)=2640.00\text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2450.00+2640.00)/100=50.90\text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $27.31=27.31\text{ M}^2$

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: $430.00*25/10000=1.08\text{ M}^2$)

模版小計: $27.31-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=27.31\text{ M}^2$

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):= 1.08 M^2

RC計算:

$6.60*4.90[\text{m}^2]*25[\text{cm}]/100=8.085\text{ M}^3$

註:為□□□□□□□□,大底版RC一率計算至樑中線,而在前之筏基柱樑RC數量計算均已扣除大底版厚

靠邊大底版補半樑寬RC

邊: $1=490.00*[Fb1]50/2*25/1000000=0.306$

邊: $2=660.00*[FB28]80/2*25/1000000=0.660$

邊: $4=660.00*[FG40]80/2*25/1000000=0.660$

以上小計= 1.626 M^3

RC小計: $8.085+[\text{大底邊版補半樑RC}]1.626-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=9.711\text{ M}^3$

-----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= $694.20\text{ M}*(1-0.0000)=694.20\text{ M}$ ($694.20\text{ M}*1.560/1000=1.0830\text{ T}$)

#6= $67.22\text{ M}*(1-0.0000)=67.22\text{ M}$ ($67.22\text{ M}*2.250/1000=0.1512\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋)= 1.244 T

模版小計(普)= 27.52 M^2

側模小計(普通模)= 1.08 M^2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計= 9.787 M^3

Note:本片版係傾斜版,以上**小計**部分皆已加乘傾角修正□: 1.00779

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS1, 位置序號: 44 [X4:+223,Y15:-126];尺寸(樑口□):460.95 * 460.95 cm ;[擴充半樑]:524.34 * 524.34 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))524.34+[延伸-搭接]48*1)*(Round (460.95/20)+1)/100	137.36
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))524.34+[延伸-搭接]48*1)*(Round (460.95/20)+1)/100	137.36
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))524.34+[延伸-搭接]48*1)*(Round (460.95/20)+1)/100	137.36
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))524.34+[延伸-搭接]48*1)*(Round (460.95/20)+1)/100	137.36

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: $\text{Int}(460.95/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(460.95/100)=4$ 列

工作筋總長: $58.00*4*4/100=9.28$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2097.36+2097.36)/100=41.95$ M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積口]21.25 = 21.25 M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計: $21.25-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=21.25$ M2

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]21.25*20/100= 4.249 M3

RC小計: $4.249-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=4.249$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $549.45 \text{ M}*(1-0.0000)=549.45 \text{ M}$ ($549.45 \text{ M}*0.994/1000=0.5461 \text{ T}$)

#5= $51.23 \text{ M}*(1-0.0000)=51.23 \text{ M}$ ($51.23 \text{ M}*1.560/1000=0.0799 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.626 T

模版小計(普) = 21.25 M2

混凝土小計 = 4.249 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS2, 位置序號: 34 [X4:+65,Y13:+175];尺寸(樑口□):230.00 * 375.00 cm ;[擴充半樑]:287.50 * 440.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))440.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (230/20)+1)/100	63.44
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))287.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (375/20)+1)/100	67.10
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))440.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (230/20)+1)/100	63.44
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))287.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (375/20)+1)/100	67.10

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: $\text{Int}(230/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(375/100)=3$ 列

工作筋總長: $58.00*2*3/100=3.48$ 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: $440.00*(\text{ceiling}(230.00/200)+1)=1320.00$ cm

短向總長: $287.50*(\text{ceiling}(375.00/200)+1)=862.50$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1320.00+862.50)/100= 21.83 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $230.0*375.0/10000 = 8.62 \text{ M}^2$

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

模版小計: $8.62-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=8.62 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$230.0*375.0/10000*20/100= 1.725 \text{ M}^3$

RC小計: $1.725-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.725 \text{ M}^3$

-----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= $261.08 \text{ M}*(1-0.0000)=261.08 \text{ M}$ ($261.08 \text{ M}*0.994/1000= 0.2595 \text{ T}$)

#5= $25.31 \text{ M}*(1-0.0000)=25.31 \text{ M}$ ($25.31 \text{ M}*1.560/1000= 0.0395 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.299 T

模版小計(普) = 8.62 M²

混凝土小計 = 1.725 M³

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS2, 位置序號: 45 [X4:-25,Y14:-68];尺寸(樑口□):215.00 * 195.00 cm ;[擴充半樑]:257.50 * 235.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))]257.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (195/20)+1)/100	33.61
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))]235.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (215/20)+1)/100	33.96
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))]257.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (195/20)+1)/100	33.61
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))]235.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (215/20)+1)/100	33.96

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: $\text{Int}(215/100)= 2 \text{ 行}$

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

工作筋總長: $58.00*2*1/100= 1.16 \text{ M}$

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $235.00*(\text{ceiling}(215.00/200)+1)= 705.00 \text{ cm}$

短向總長: $257.50*(\text{ceiling}(195.00/200)+1)= 515.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(705.00+515.00)/100= 12.20 \text{ M}$

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: $215.00*20/10000=0.43 \text{ M}^2$)

模版小計: $4.19-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=4.19 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.43 M²

RC計算:

$215.0*195.0/10000*20/100= 0.838 \text{ M}^3$

RC小計: $0.838-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.838 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $135.13 \text{ M}*(1-0.0000)=135.13 \text{ M}$ ($135.13 \text{ M}*0.994/1000= 0.1343 \text{ T}$)

#5= $13.36 \text{ M}*(1-0.0000)=13.36 \text{ M}$ ($13.36 \text{ M}*1.560/1000= 0.0208 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.155 T

模版小計(普) = 4.19 M²

側模小計(普通模) = 0.43 M² (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.838 M³

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: FSCAR, 位置序號: 31 [X2:-77,Y16:-173];尺寸(樑口□):617.40 * 617.40 cm ;[擴充半樑]:636.65 * 636.65 cm; 版厚: 25 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:7.13度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正口

#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: $\text{Int}(125/100)=1$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(282/100)=2$ 列
 工作筋總長: $58.00*1*2/100=1.16$ M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $307.00*(\text{ceiling}(125.00/200)+1)=614.00$ cm
 短向總長: $165.00*(\text{ceiling}(282.00/200)+1)=495.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(614.00+495.00)/100=11.09$ 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: $282.00*20$ + 第2邊: $125.00*20$) / 10000 = 0.81 M2
 模版小計: $0.00 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 0.00$ M2
 註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計
 側模小計(普通模): = 0.81 M2

RC計算:

$125.0*282.0 / 10000 * 20 / 100 = 0.705$ M3
 RC小計: $0.705 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 0.705$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)
 #4 = $134.72 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 134.72 \text{ M}$ ($134.72 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.1339 \text{ T}$)
 #5 = $12.25 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 12.25 \text{ M}$ ($12.25 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.0191 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.153 T
 模版小計(清) = 0.00 M2
 側模小計(普通模) = 0.81 M2 (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.705 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS0, 位置序號: 48 [X8:+91,Y15:+70]; 尺寸(樑口□): 150.00 * 95.00 cm ; [擴充半樑]: 150.00 * 135.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([\text{長邊(樑心)}] 150.00 + [\text{延伸-搭接}] 48 * 1) * (\text{Round}(95/20) + 1) / 100$	11.88
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$([\text{短邊(樑心)}] 135.00 + [\text{延伸+彎鉤}] 48 + 48) * (\text{Round}(150/20) + 1) / 100$	20.79
#4		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}] 150.00 + [\text{延伸-搭接}] 48 * 1) * (\text{Round}(95/20) + 1) / 100$	11.88
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$([\text{短邊(樑心)}] 135.00 + [\text{延伸+彎鉤}] 48 + 48) * (\text{Round}(150/20) + 1) / 100$	20.79

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: $\text{Int}(150/100)=1$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(95/100)=0$ 列
 工作筋總長: $58.00*1*0/100=0.00$ 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: $135.00*(\text{ceiling}(150.00/200)+1)=270.00$ cm
 短向總長: $150.00*(\text{ceiling}(95.00/200)+1)=300.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(270.00+300.00)/100=5.70$ M

模版計算:

模版面積: (設定不計底模) = 0 M2
 版邊沿封模計算:
 (+第1邊: $95.00*20$ + 第2邊: $150.00*20$ + 第3邊: $95.00*20$) / 10000 = 0.68 M2
 模版小計: $0.00 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 0.00$ M2
 註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計
 側模小計(普通模): = 0.68 M2

RC計算:

$150.0*95.0 / 10000 * 20 / 100 = 0.285$ M3
 RC小計: $0.285 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 0.285$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)
 #4 = $65.34 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 65.34 \text{ M}$ ($65.34 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.0649 \text{ T}$)
 #5 = $5.70 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 5.70 \text{ M}$ ($5.70 \text{ M} * 1.560 / 1000 = 0.0089 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.074 T
 模版小計(清) = 0.00 M2
 側模小計(普通模) = 0.68 M2 (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.285 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: ST1, 位置序號: 35 [X4:+78,Y17:+152];尺寸(樑口□):250.55 * 250.55 cm ;[擴充半樑]:250.55 * 250.55 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))250.55+[延伸-搭接]60*1)*(Round (250.55/15)+1)/100	55.90
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))250.55+[延伸-搭接]60*1)*(Round (250.55/10)+1)/100	80.74
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))250.55+[延伸-搭接]60*1)*(Round (250.55/15)+1)/100	55.90
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))250.55+[延伸-搭接]60*1)*(Round (250.55/10)+1)/100	80.74

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: $\text{Int}(250.55/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(250.55/100)=2$ 列

工作筋總長: $68.00*2*2/100=2.72$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $250.55*(\text{ceiling}(250.55/200)+1)=751.65$ cm

短向總長: $250.55*(\text{ceiling}(250.55/200)+1)=751.65$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(751.65+751.65)/100=15.03$ 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□]6.28 = 6.28 M2

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

版邊沿封模計算:

(+第4邊:193.50*25+第5邊:345.00*25+第6邊:65.00*25+第7邊:55.00*25+第8邊:76.50*25)/10000=1.84 M2

模版小計: $6.28-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=6.28$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=1.84 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□] $6.28*25/100=1.569$ M3

RC小計: $1.569-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=1.569$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5= $273.28 \text{ M}*(1-0.0000)=273.28 \text{ M}$ ($273.28 \text{ M}*1.560/1000=0.4263 \text{ T}$)

#6= $17.75 \text{ M}*(1-0.0000)=17.75 \text{ M}$ ($17.75 \text{ M}*2.250/1000=0.0399 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.466 T

模版小計(普) = 6.28 M2

側模小計(普通模) = 1.84 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 1.569 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS2, 位置序號: 24 [X3:+18,Y9:+145];尺寸(樑口□):350.00 * 430.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 520.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))520.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	107.92
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))415.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (430/20)+1)/100	106.49
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))520.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	107.92
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))415.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (430/20)+1)/100	106.49

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(350/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(430/100)=4$ 列

工作筋總長: $58.00*3*4/100=6.96$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $350.0 \times 430.0 / 10000 = 15.05 \text{ M}^2$

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

模版小計: $15.05 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 15.05 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$350.0 \times 430.0 / 10000 \times 20 / 100 = 3.010 \text{ M}^3$

RC小計: $3.010 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.010 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4= $428.82 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 428.82 \text{ M}$ ($428.82 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.4262 \text{ T}$)

#5= $39.16 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 39.16 \text{ M}$ ($39.16 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0611 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.487 T

模版小計(普) = 15.05 M²

混凝土小計 = 3.010 M³

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS2, 位置序號: 25 [X3:+18,Y10:+75]; 尺寸(樑口□): 350.00 * 430.00 cm ;[擴充半樑]: 415.00 * 520.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))520.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	107.92
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))415.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (430/20)+1)/100	106.49
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))520.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	107.92
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))415.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (430/20)+1)/100	106.49

工作筋計算:

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

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

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

工作筋總長: $58.00 \times 3 \times 4 / 100 = 6.96 \text{ M}$

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $350.0 \times 430.0 / 10000 = 15.05 \text{ M}^2$

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

模版小計: $15.05 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 15.05 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$350.0 \times 430.0 / 10000 \times 20 / 100 = 3.010 \text{ M}^3$

RC小計: $3.010 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.010 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4= $428.82 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 428.82 \text{ M}$ ($428.82 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.4262 \text{ T}$)

#5= $39.16 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 39.16 \text{ M}$ ($39.16 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0611 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.487 T

模版小計(普) = 15.05 M²

混凝土小計 = 3.010 M³

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS2, 位置序號: 26 [X3:+18,Y11:-25]; 尺寸(樑口□): 350.00 * 430.00 cm ;[擴充半樑]: 400.00 * 520.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))520.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	107.92
----	---	-----------	---	--------

#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (430/20)+1)/100	103.04
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))520.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	107.92
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (430/20)+1)/100	103.04

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(350/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(430/100)=4$ 列

工作筋總長: $58.00*3*4/100=6.96$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

短向總長: $400.00*(\text{ceiling}(430.00/200)+1)=1600.00$ cm

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $350.0*430.0/10000=15.05$ M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計: $15.05-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=15.05$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$350.0*430.0/10000*20/100=3.010$ M3

RC小計: $3.010-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.010$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= 421.92 M*(1-0.0000)= 421.92 M (421.92 M* $0.994/1000=0.4194$ T)

#5= 38.56 M*(1-0.0000)= 38.56 M (38.56 M* $1.560/1000=0.0602$ T)

鋼筋小計(主要筋)=0.480 T

模版小計(普)=15.05 M2

混凝土小計=3.010 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS2, 位置序號: 27 [X3:+18,Y12:-110];尺寸(樑口□): $380.00*430.00$ cm ;[擴充半樑]: $430.00*520.00$ cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))520.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (380/20)+1)/100	113.60
#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))520.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (380/20)+1)/100	113.60
#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): $10*2+(20-6)*2+10=58.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(380/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(430/100)=4$ 列

工作筋總長: $58.00*3*4/100=6.96$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $520.00*(\text{ceiling}(380.00/200)+1)=1560.00$ cm

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $380.0*430.0/10000=16.34$ 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: $16.34-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=16.34$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

380.0*430.0/ 10000 *20/100= 3.268 M3
RC小計:3.268-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.268 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=447.08 M*(1-0.0000)=447.08 M (447.08 M*0.994/1000= 0.4444 T)

#5=39.76 M*(1-0.0000)=39.76 M (39.76 M*1.560/1000= 0.0620 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.506 T

模版小計(普)= 16.34 M2

混凝土小計 = 3.268 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS2, 位置序號: 28 [X3:+18,Y13:-195];尺寸(樑口□):350.00 * 430.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 520.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]520.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	107.92
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]415.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (430/20)+1)/100	106.49
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]520.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	107.92
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]415.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (430/20)+1)/100	106.49

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(350/100)= 3 行

水平向排數: Int(430/100)= 4 列

工作筋總長: 58.00*3*4/100= 6.96 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 520.00*(ceiling(350.00/200)+1)= 1560.00 cm

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式:350.0*430.0/ 10000 = 15.05 M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計:15.05-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=15.05 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

350.0*430.0/ 10000 *20/100= 3.010 M3

RC小計:3.010-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.010 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=428.82 M*(1-0.0000)=428.82 M (428.82 M*0.994/1000= 0.4262 T)

#5=39.16 M*(1-0.0000)=39.16 M (39.16 M*1.560/1000= 0.0611 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.487 T

模版小計(普)= 15.05 M2

混凝土小計 = 3.010 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: FSCAR, 位置序號: 29 [X3:+18,Y13:+193];尺寸(樑口□):265.00 * 430.00 cm ;[擴充半樑]:305.00 * 490.00 cm; 版厚: 25 cm

Note:本片版為斜版: 傾角:7.13度, 以上係投影面積,最終結果將加乘傾角修正□

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]490.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (265/20)+1)/100	77.00
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]305.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (430/20)+1)/100	83.95
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]490.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (265/20)+1)/100	77.00

#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))305.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (430/20)+1)/100	83.95
----	---	-----------	---	-------

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: $\text{Int}(265/100)=2$ 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: $490.00*(\text{ceiling}(265.00/200)+1)=1470.00$ cm

短向總長: $305.00*(\text{ceiling}(430.00/200)+1)=1220.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1470.00+1220.00)/100=26.90$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $265.0*430.0/10000=11.40$ 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:

(+第3邊: $430.00*25/10000=1.08$ M2

模版小計: $11.40-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=11.40$ M2

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

側模小計(普通模): $=1.08$ M2

RC計算:

$3.05*4.90$ [m2]*25 [cm]/100= 3.736 M3

註: 為□□□□□□□□□□, 大底版RC一率計算至樑中線, 而在前之筏基柱樑RC數量計算均已扣除大底版厚

靠邊大底版補半樑寬RC

邊: $4=305.00*[\text{FG40}]80/2*25/1000000=0.305$

以上小計= 0.305 M3

RC小計: $3.736+[\text{大底邊版補半樑RC}]0.305-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=4.041$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#5= 321.90 M*(1-0.0000)= 321.90 M (321.90 M*1.560/1000= 0.5022 T)

#6= 32.34 M*(1-0.0000)= 32.34 M (32.34 M*2.250/1000= 0.0728 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.579 T

模版小計(普) = 11.48 M2

側模小計(普通模) = 1.08 M2 (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 4.073 M3

Note: 本片版係傾斜版, 以上**小計**部分皆已加乘傾角修正口: 1.00779

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS6, 位置序號: 32 [X4:+192,Y5:-159]; 尺寸(樑口□): 605.00 * 350.03 cm ;[擴充半樑]: 696.25 * 415.06 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層-邊沿	[(長邊(樑心))696.25+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (350.03/20)+1)/100	150.53
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))415.06+[延伸-搭接]48*1)*(Round (605/15)+1)/100	189.85
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	[(長邊(樑心))696.25+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (350.03/20)+1)/100	150.53
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))415.06+[延伸-搭接]48*1)*(Round (605/15)+1)/100	189.85

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: $\text{Int}(605/100)=6$ 行

水平向排數: $\text{Int}(350.03/100)=3$ 列

工作筋總長: $58.00*6*3/100=10.44$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $415.06*(\text{ceiling}(605.00/200)+1)=2075.30$ cm

短向總長: $696.25*(\text{ceiling}(350.03/200)+1)=2088.75$ cm

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

模版計算:

模版面積: (設定不計底模) = 0 M2

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$605.0*350.0/10000*20/100=4.233$ M3

RC小計:4.233-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=4.233 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=680.76 M*(1-0.0000)=680.76 M (680.76 M*0.994/1000= 0.6767 T)

#5=52.08 M*(1-0.0000)=52.08 M (52.08 M*1.560/1000= 0.0812 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.758 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 4.233 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS7, 位置序號: 33 [X4:+94,Y6:-106];尺寸(樑口□):343.61 * 343.61 cm ;[擴充半樑]:418.29 * 418.29 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)]418.29+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (343.61/20)+1)/100	92.57
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]418.29+[延伸-搭接]48*1)*(Round (343.61/20)+1)/100	83.93
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)]418.29+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (343.61/20)+1)/100	92.57
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]418.29+[延伸-搭接]48*1)*(Round (343.61/20)+1)/100	83.93

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(343.61/100)= 3 行

水平向排數: Int(343.61/100)= 3 列

工作筋總長: 58.00*3*3/100= 5.22 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

版長短向施工支撐工作筋總長: (1254.87+1254.87)/100= 25.10 M

模版計算:

模版面積: (設定不計底模) = 0 M2

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□]11.81*20/100= 2.361 M3

RC小計:2.361-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.361 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=353.01 M*(1-0.0000)=353.01 M (353.01 M*0.994/1000= 0.3509 T)

#5=30.32 M*(1-0.0000)=30.32 M (30.32 M*1.560/1000= 0.0473 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.398 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 2.361 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS3, 位置序號: 36 [X4:-7,Y7:-159];尺寸(樑口□):403.53 * 440.00 cm ;[擴充半樑]:468.62 * 525.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)]525.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (403.53/20)+1)/100	130.41
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	([短邊(樑心)]468.62+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (440/20)+1)/100	129.86
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)]525.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (403.53/20)+1)/100	130.41
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	([短邊(樑心)]468.62+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (440/20)+1)/100	129.86

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: $\text{Int}(403.53/100)=4$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(440/100)=4$ 列
 工作筋總長: $58.00*4*4/100=9.28$ M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $525.00*(\text{ceiling}(403.53/200)+1)=2100.00$ cm
 短向總長: $468.62*(\text{ceiling}(440.00/200)+1)=1874.48$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(2100.00+1874.48)/100=39.74$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $403.5*440.0/10000=17.73$ M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M2
 模版小計: $17.73-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=17.73$ M2
 註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$403.5*440.0/10000*20/100=3.547$ M3
 RC小計: $3.547-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.547$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #4= $520.55\text{ M}*(1-0.0000)=520.55\text{ M}$ ($520.55\text{ M}*0.994/1000=0.5174\text{ T}$)
 #5= $49.02\text{ M}*(1-0.0000)=49.02\text{ M}$ ($49.02\text{ M}*1.560/1000=0.0765\text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋)=0.594 T
 模版小計(普)=17.73 M2
 混凝土小計=3.547 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS3, 位置序號: 37 [X4:-7,Y8:-209]; 尺寸(樑口□): $397.50*440.00$ cm ;[擴充半樑]: $462.50*525.00$ cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]) $525.00+[\text{延伸-搭接}]48*1*(\text{Round}(397.5/20)+1)/100$	120.33
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]) $462.50+[\text{延伸+彎鉤}]48+48*(\text{Round}(440/20)+1)/100$	128.46
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]) $525.00+[\text{延伸-搭接}]48*1*(\text{Round}(397.5/20)+1)/100$	120.33
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]) $462.50+[\text{延伸+彎鉤}]48+48*(\text{Round}(440/20)+1)/100$	128.46

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: $\text{Int}(397.5/100)=3$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(440/100)=4$ 列
 工作筋總長: $58.00*3*4/100=6.96$ M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $525.00*(\text{ceiling}(397.50/200)+1)=1575.00$ cm
 短向總長: $462.50*(\text{ceiling}(440.00/200)+1)=1850.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1575.00+1850.00)/100=34.25$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $397.5*440.0/10000=17.49$ 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: $17.49-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=17.49$ 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:

$397.5*440.0/10000*20/100=3.498$ M3
 RC小計: $3.498-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.498$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #4= $497.57\text{ M}*(1-0.0000)=497.57\text{ M}$ ($497.57\text{ M}*0.994/1000=0.4946\text{ T}$)
 #5= $41.21\text{ M}*(1-0.0000)=41.21\text{ M}$ ($41.21\text{ M}*1.560/1000=0.0643\text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋)=0.559 T
 模版小計(普)=17.49 M2
 混凝土小計=3.498 M3

PNA21-01-樓層: B1, 版ID: BS3, 位置序號: 38 [X4:-7,Y8:+245];尺寸(樑口□):350.00 * 440.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 525.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]525.00+[延伸+搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	108.87
#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 (440/20)+1)/100	117.53
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]525.00+[延伸+搭接]48*1)*(Round (350/20)+1)/100	108.87
#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 (440/20)+1)/100	117.53

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(350/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(440/100)=4$ 列

工作筋總長: $58.00*3*4/100=6.96$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $525.00*(\text{ceiling}(350.00/200)+1)=1575.00$ cm

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $350.0*440.0/10000=15.40$ M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計: $15.40-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=15.40$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$350.0*440.0/10000*20/100=3.080$ M3

RC小計: $3.080-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.080$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $452.80\text{ M}*(1-0.0000)=452.80\text{ M}$ ($452.80\text{ M}*0.994/1000=0.4501\text{ T}$)

#5= $39.31\text{ M}*(1-0.0000)=39.31\text{ M}$ ($39.31\text{ M}*1.560/1000=0.0613\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.511 T

模版小計(普) = 15.40 M2

混凝土小計 = 3.080 M3
