

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: 3F (代表樓層:3F->3F)

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S4, 位置序號: 88 [X8:-32,Y6:-29];尺寸(樑口□):445.00 * 256.00 cm ;[擴充半樑]:495.00 * 298.50 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))495.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (256/20)+1)/100	86.10
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))298.50+[延伸-搭接]60*1)*(Round (445/15)+1)/100	111.14
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))495.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (256/20)+1)/100	86.10
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))298.50+[延伸-搭接]60*1)*(Round (445/15)+1)/100	111.14

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: $\text{Int}(445/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(256/100)=2$ 列

工作筋總長: $68.00*4*2/100=5.44$ 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: $298.50*(\text{ceiling}(445.00/200)+1)=1194.00$ cm

短向總長: $495.00*(\text{ceiling}(256.00/200)+1)=1485.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1194.00+1485.00)/100=26.79$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $445.0*256.0/10000=11.39$ M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計: $11.39-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=11.39$ 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:

$445.0*256.0/10000*25/100=2.848$ M3

RC小計: $2.848-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=2.848$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5= $394.47\text{ M}*(1-0.0000)=394.47\text{ M}$ ($394.47\text{ M}*1.560/1000=0.6154\text{ T}$)

#6= $32.23\text{ M}*(1-0.0000)=32.23\text{ M}$ ($32.23\text{ M}*2.250/1000=0.0725\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋)=0.688 T

模版小計(清)=11.39 M2

混凝土小計=2.848 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 89 [X8:-126,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+[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: $50.00 \times 4 \times 3 / 100 = 6.00$ M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $400.00 \times (\text{ceiling}(445.00/200) + 1) = 1600.00$ cm
 短向總長: $495.00 \times (\text{ceiling}(357.50/200) + 1) = 1485.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1600.00 + 1485.00) / 100 = 30.85$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $445.0 \times 357.5 / 10000 = 15.91$ M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

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

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.486 T

模版小計(清) = 15.37 M2

混凝土小計 = 2.545 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S6, 位置序號: 57 [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	$([\text{長邊(樑心)}]430.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(30/15) + 1) / 100$	14.34
#4		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}]55.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(430/15) + 1) / 100$	30.90
#4		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}]430.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(30/15) + 1) / 100$	14.34
#4		雙層簡易式短向下層	$([\text{短邊(樑心)}]55.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(430/15) + 1) / 100$	30.90

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(30/100) = 0$ 行

水平向排數: $\text{Int}(430/100) = 4$ 列

工作筋總長: $50.00 \times 0 \times 4 / 100 = 0.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $30.0 \times 430.0 / 10000 = 1.29$ M2

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

版邊沿封模計算:

(+第3邊: 430.00×16) / 10000 = 0.69 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1] 30.00×15) / 10000 = 0.05 M2

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

側模小計(普通模): 0.69 M2

RC計算:

$30.0 \times 430.0 / 10000 \times 16 / 100 = 0.206$ M3

RC小計: $0.206 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.206$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4 = $90.48 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 90.48 \text{ M}$ ($90.48 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.0899 \text{ T}$)

#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) = 0.107 T

模版小計(清) = 1.25 M2

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

混凝土小計 = 0.206 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: ST1, 位置序號: 72 [X7:+212,Y16:+857];尺寸(樑口□):253.60 * 253.60 cm ;[擴充半樑]:253.60 * 253.60 cm; 版厚: 25 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(253.6/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(253.6/100)=2$ 列

工作筋總長: $68.00*2*2/100=2.72$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $253.60*(\text{ceiling}(253.60/200)+1)=760.80$ cm

短向總長: $253.60*(\text{ceiling}(253.60/200)+1)=760.80$ cm

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

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

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模)=1.83 M2

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋)= 0.471 T

模版小計(普)= 6.43 M2

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

混凝土小計 = 1.608 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S10W, 位置序號: 47 [X5:+20,Y4:+237];尺寸(樑口□):33.00 * 160.00 cm ;[擴充半樑]:33.00 * 160.00 cm; 版厚: 10 cm

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

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!

#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式:33.0*160.0/ 10000 = 0.53 M2

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

版邊沿封模計算:

(+第3邊:160.00*10)/10000=0.16 M2

模版小計:0.53-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.53 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模)=0.16 M2

RC計算:

33.0*160.0/ 10000 *10/100= 0.053 M3
RC小計:0.053-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.053 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#3=14.16 M*(1-0.0000)=14.16 M (14.16 M*0.560/1000= 0.0079 T)

#4=3.86 M*(1-0.0000)=3.86 M (3.86 M*0.994/1000= 0.0038 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.012 T

模版小計(清)= 0.53 M2

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

混凝土小計 = 0.053 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS0, 位置序號: 53 [X6:+224,Y0:+225];尺寸(樑口□):199.17 * 199.17 cm ;[擴充半樑]:232.78 * 232.78 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))]232.78+[延伸-搭接]48*1)*(Round (199.17/15)+1)/100	39.31
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))]232.78+[延伸-搭接]48*1)*(Round (199.17/10)+1)/100	58.96
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))]232.78+[延伸-搭接]48*1)*(Round (199.17/15)+1)/100	39.31
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))]232.78+[延伸-搭接]48*1)*(Round (199.17/10)+1)/100	58.96

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 cm

垂直向排數: Int(199.17/100)= 1 行

水平向排數: Int(199.17/100)= 1 列

工作筋總長: 58.00*1*1/100= 0.58 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 232.78*(ceiling(199.17/200)+1)= 465.56 cm

短向總長: 232.78*(ceiling(199.17/200)+1)= 465.56 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (465.56+465.56)/100= 9.31 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□]3.97 = 3.97 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:

(+第1邊:269.48*20+第2邊:26.28*20+第3邊:11.61*20+第4邊:11.61*20+第5邊:11.61*20+第6邊:11.61*20+第7邊:11.61*20+第8邊:11.61*20+第9邊:11.61*20+第10邊:11.61*20+第11邊:11.61*20+第12邊:11.61*20+第13邊:11.60*20+第14邊:11.61*20+第15邊:11.60*20+第16邊:11.61*20+第17邊:11.61*20+第18邊:18.63*20+第19邊:18.64*20+第20邊:18.63*20+第21邊:18.64*20+第22邊:18.64*20+第23邊:18.63*20+第24邊:18.63*20+第25邊:18.63*20+第26邊:18.64*20+第27邊:18.64*20+第28邊:18.63*20+第29邊:37.24*20+第30邊:18.63*20+第31邊:18.64*20+第35邊:55.00*20)/10000=1.61 M2

模版小計:3.97-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=3.97 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)=1.61 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□]3.97*20/100= 0.793 M3

RC小計:0.793-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.793 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=196.55 M*(1-0.0000)=196.55 M (196.55 M*0.994/1000= 0.1954 T)

#5=9.89 M*(1-0.0000)=9.89 M (9.89 M*1.560/1000= 0.0154 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.211 T

模版小計(清)= 3.97 M2

側模小計(普通模) = 1.61 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.793 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 45 [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 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 ($459.16 \text{ M}*0.994/1000=0.4564$ T)

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

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: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 46 [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	[(長邊(樑心))495.00+[延伸+搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	103.17
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))400.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (445/20)+1)/100	114.08
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸+搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	103.17
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))400.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (445/20)+1)/100	114.08

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(357.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00*3*4/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

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

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

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

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

$$\text{鋼筋小計(主要筋)} = 0.489\text{ T}$$

$$\text{模版小計(清)} = 15.37\text{ M2}$$

$$\text{混凝土小計} = 2.545\text{ M3}$$

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 48 [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	[(長邊(樑心))457.13+[延伸-搭接]48*1)*(Round (410.75/20)+1)/100	111.13
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))457.13+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (410.75/20)+1)/100	121.69
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))457.13+[延伸-搭接]48*1)*(Round (410.75/20)+1)/100	111.13
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))457.13+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (410.75/20)+1)/100	121.69

工作筋計算:

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

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

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

$$\text{模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積]}16.68 = 16.68\text{ M2}$$

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:

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

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$$[\text{不規則形狀直接計算取得之面積}]16.68*16/100 = 2.668\text{ M3}$$

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

-----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)

$$\#4 = 465.63\text{ M} * (1 - 0.0000) = 465.63\text{ M} \quad (465.63\text{ M} * 0.994/1000 = 0.4628\text{ T})$$

$$\#5 = 44.57\text{ M} * (1 - 0.0000) = 44.57\text{ M} \quad (44.57\text{ M} * 1.560/1000 = 0.0695\text{ T})$$

$$\text{鋼筋小計(主要筋)} = 0.532\text{ T}$$

$$\text{模版小計(清)} = 16.26\text{ M2}$$

$$\text{混凝土小計} = 2.668\text{ M3}$$

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 49 [X5:-187,Y6:-230]; 尺寸(樑口□): 414.69 * 414.69 cm ; [擴充半樑]: 462.41 * 462.41 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))462.41+[延伸-搭接]48*1)*(Round (414.69/20)+1)/100	112.29
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))462.41+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (414.69/20)+1)/100	122.85

#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})462.41 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(414.69/20) + 1) / 100$	112.29
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})462.41 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round}(414.69/20) + 1) / 100$	122.85

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(414.69/100) = 4 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(414.69/100) = 4 \text{ 列}$

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: $462.41 \times (\text{ceiling}(414.69/200) + 1) = 1849.64 \text{ cm}$

短向總長: $462.41 \times (\text{ceiling}(414.69/200) + 1) = 1849.64 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1849.64 + 1849.64) / 100 = 36.99 \text{ M}$

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] $\square$ 17.16 = 17.16 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:

$([\text{W15:牆段-1}]62.50 \times 15 + [\text{W15:牆段-2}]17.30 \times 15 + [\text{W15:牆段-3}]20.35 \times 15 + [\text{W15:牆段-4}]20.15 \times 15 + [\text{W15:牆段-5}]20.15 \times 15 + [\text{W15:牆段-6}]20.15 \times 15 + [\text{W15:牆段-7}]20.15 \times 15 + [\text{W15:牆段-8}]20.15 \times 15 + [\text{W15:牆段-9}]8.82 \times 15) / 10000 = 0.31 \text{ M}^2$

模版小計: $17.16 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.31 = 16.85 \text{ M}^2$

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] $\square$ 17.16 $\times$ 16 / 100 = 2.746 M³

RC小計: $2.746 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.746 \text{ M}^3$

-----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=470.28 M $\times$ (1-0.0000)=470.28 M (470.28 M $\times$ 0.994 / 1000 = 0.4675 T)

#5=44.99 M $\times$ (1-0.0000)=44.99 M (44.99 M $\times$ 1.560 / 1000 = 0.0702 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.538 T

模版小計(清)= 16.85 M²

混凝土小計 = 2.746 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S4, 位置序號: 54 [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	$[(\text{短邊(樑心)})397.45 + [\text{延伸-搭接}]60 \times 1] \times (\text{Round}(346.59/15) + 1) / 100$	109.79
#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	$[(\text{短邊(樑心)})397.45 + [\text{延伸-搭接}]60 \times 1] \times (\text{Round}(346.59/15) + 1) / 100$	109.79

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] $11.88 \times 25 / 100 = 2.969 \text{ M3}$
 RC小計: $2.969 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.969 \text{ M3}$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5= $384.26 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 384.26 \text{ M}$ ($384.26 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.5994 \text{ T}$)

#6= $29.97 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 29.97 \text{ M}$ ($29.97 \text{ M} \times 2.250 / 1000 = 0.0674 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.667 T

模版小計(清) = 11.88 M2

混凝土小計 = 2.969 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S0, 位置序號: 55 [X6:+157,Y7:-68];尺寸(樑口□): $245.00 \times 445.00 \text{ cm}$;[擴充半樑]: $287.50 \times 495.00 \text{ cm}$; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心)) $495.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1 \times (\text{Round } (245/20) + 1) / 100$	70.59
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心)) $287.50 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48 \times (\text{Round } (445/20) + 1) / 100$	88.21
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心)) $495.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1 \times (\text{Round } (245/20) + 1) / 100$	70.59
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心)) $287.50 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48 \times (\text{Round } (445/20) + 1) / 100$	88.21

工作筋計算:

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

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

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $495.00 \times (\text{ceiling}(245.00/200) + 1) = 1485.00 \text{ cm}$

短向總長: $287.50 \times (\text{ceiling}(445.00/200) + 1) = 1150.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1485.00 + 1150.00) / 100 = 26.35 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $10.86 = 10.86 \text{ M2}$

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:

$[(W15:\text{牆段}-1)245.00 \times 15] / 10000 = 0.37 \text{ M2}$

模版小計: $10.86 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.37 = 10.49 \text{ M2}$

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] $10.86 \times 16 / 100 = 1.737 \text{ M3}$

RC小計: $1.737 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 1.737 \text{ M3}$

-----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= $317.59 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 317.59 \text{ M}$ ($317.59 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.3157 \text{ T}$)

#5= $30.35 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 30.35 \text{ M}$ ($30.35 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0473 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.363 T

模版小計(清) = 10.49 M2

混凝土小計 = 1.737 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S6, 位置序號: 56 [X6:+157,Y8:-160];尺寸(樑口□): $500.00 \times 445.00 \text{ cm}$;[擴充半樑]: $542.50 \times 495.00 \text{ cm}$; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心)) $542.50 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1 \times (\text{Round } (445/15) + 1) / 100$	183.06
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心)) $495.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48 \times (\text{Round } (500/15) + 1) / 100$	200.94
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心)) $542.50 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1 \times (\text{Round } (445/15) + 1) / 100$	183.06

#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})495.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48+48] * (\text{Round } (500/15)+1)/100$	200.94
----	---	------------------	--	--------

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: $\text{Int}(500/100) = 5 \text{ 行}$

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

工作筋總長: $50.00*5*4/100 = 10.00 \text{ M}$

#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: $495.00 * (\text{ceiling}(500.00/200)+1) = 1980.00 \text{ cm}$

短向總長: $542.50 * (\text{ceiling}(445.00/200)+1) = 2170.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1980.00+2170.00)/100 = 41.50 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $500.0*445.0/10000 = 22.25 \text{ M}^2$

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:

$([W15:\text{牆段}-1]500.00*15)/10000 = 0.75 \text{ M}^2$

模版小計: $22.25 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.75 = 21.50 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$500.0*445.0/10000 * 16/100 = 3.560 \text{ M}^3$

RC小計: $3.560 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.560 \text{ M}^3$

-----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=767.99 M*(1-0.0000)=767.99 M (767.99 M*0.994/1000= 0.7634 T)

#5=51.50 M*(1-0.0000)=51.50 M (51.50 M*1.560/1000= 0.0803 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.844 T

模版小計(清)= 21.50 M2

混凝土小計 = 3.560 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 59 [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	$[(\text{長邊(樑心)})495.00 + [\text{延伸+搭接}]48*1] * (\text{Round } (387.5/20)+1)/100$	108.60
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48+48] * (\text{Round } (445/20)+1)/100$	120.98
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})495.00 + [\text{延伸+搭接}]48*1] * (\text{Round } (387.5/20)+1)/100$	108.60
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48+48] * (\text{Round } (445/20)+1)/100$	120.98

工作筋計算:

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

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: $50.00*3*4/100 = 6.00 \text{ M}$

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

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 M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

$([W15:\text{牆段}-1]387.50*15)/10000 = 0.58 \text{ M}^2$

模版小計: $17.20 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.58 = 16.62 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=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: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 60 [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: Int(357.5/100)= 3 行

水平向排數: Int(445/100)= 4 列

工作筋總長: 50.00*3*4/100= 6.00 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1]357.50*15)/10000= 0.54 M2

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.489 T

模版小計(清)= 15.37 M2

混凝土小計 = 2.545 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 61 [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	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	108.60
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (445/20)+1)/100	120.98
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	108.60
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (445/20)+1)/100	120.98

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00*3*4/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

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

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

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.516 T

模版小計(清) = 16.62 M²

混凝土小計 = 2.752 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 62 [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	$([\text{長邊}(\text{樑心})]495.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(357.5/20)+1)/100$	103.17
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	$([\text{短邊}(\text{樑心})]400.00+[\text{延伸+彎鉤}]48+48)*(\text{Round}(445/20)+1)/100$	114.08
#4		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊}(\text{樑心})]495.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(357.5/20)+1)/100$	103.17
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	$([\text{短邊}(\text{樑心})]400.00+[\text{延伸+彎鉤}]48+48)*(\text{Round}(445/20)+1)/100$	114.08

工作筋計算:

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

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

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

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$357.5*445.0/10000*16/100=2.545$ 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: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 63 [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: $495.00*(\text{ceiling}(387.50/200)+1)=1485.00$ 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 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: 3F, 版ID: S1, 位置序號: 10 [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-邊沿	([長邊(樑心)]645.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (387.5/20)+1)/100	148.20
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (595/20)+1)/100	163.06
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]645.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (387.5/20)+1)/100	148.20
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (595/20)+1)/100	163.06

角隅筋計算:

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

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ 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: $50.00 \times 3 \times 5/100 = 7.50$ 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: $645.00 \times (\text{ceiling}(387.50/200) + 1) = 1935.00$ cm
 短向總長: $430.00 \times (\text{ceiling}(595.00/200) + 1) = 1720.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1935.00 + 1720.00)/100 = 36.55$ M

模版計算:
 模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 22.86 = 22.86 M²
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口 $\square$,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M²
 版底牆連接模版扣除:
 $([W15:\text{牆段}-1]97.50 \times 15 + [W15:\text{牆段}-2]352.50 \times 15)/10000 = 0.68$ 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] $\square$ 22.86 $\times$ 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= $622.52 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 622.52 \text{ M}$ ($622.52 \text{ M} \times 0.994/1000 = 0.6188 \text{ T}$)
 #5= $44.05 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 44.05 \text{ M}$ ($44.05 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.0687 \text{ T}$)
 **開口補強筋部分小計(含版繫筋):
 #5= $60.00 \text{ M} = 60.00 \text{ M}$ ($60.00 \times 1.560/1000 = 0.0936 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.781 T
 模版小計(清)= 22.19 M²
 混凝土小計 = 3.658 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S1, 位置序號: 11 [X4:-52,Y2:+196]; 尺寸(樑口 $\square$): 357.50 * 595.00 cm ;[擴充半樑]: 400.00 * 645.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:
 #5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16 - 6) \times 2 + 10 = 50.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(357.5/100) = 3$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(595/100) = 5$ 列
 工作筋總長: $50.00 \times 3 \times 5/100 = 7.50$ 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: $645.00 \times (\text{ceiling}(357.50/200) + 1) = 1935.00$ cm
 短向總長: $400.00 \times (\text{ceiling}(595.00/200) + 1) = 1600.00$ 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: $357.5 \times 595.0 / 10000 = 21.27$ M²
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口 $\square$,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:
 $357.5 \times 595.0 / 10000 \times 16/100 = 3.403$ M³
 RC小計: $3.403 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.403$ M³
 -----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #4= $570.86 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 570.86 \text{ M}$ ($570.86 \text{ M} \times 0.994/1000 = 0.5674 \text{ T}$)
 #5= $42.85 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 42.85 \text{ M}$ ($42.85 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.0668 \text{ T}$)
 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: 3F, 版ID: S1, 位置序號: 12 [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: $Int(387.5/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(595/100)=5$ 列

工作筋總長: $50.00*3*5/100=7.50$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $645.00*(ceiling(387.50/200)+1)=1935.00$ cm

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

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

模版小計: $22.86-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.68=22.19$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□]22.86*16/100= 3.658 M3

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.668 T

模版小計(清)= 22.19 M2

混凝土小計 = 3.658 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S1, 位置序號: 13 [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	$[(長邊(樑心))]645.00+[延伸-搭接]48*1*(Round(357.5/20)+1)/100$	131.67
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	$[(短邊(樑心))]400.00+[延伸+彎鉤]48+48*(Round(595/20)+1)/100$	153.76
#4		雙層簡易式長向下層	$[(長邊(樑心))]645.00+[延伸-搭接]48*1*(Round(357.5/20)+1)/100$	131.67
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	$[(短邊(樑心))]400.00+[延伸+彎鉤]48+48*(Round(595/20)+1)/100$	153.76

工作筋計算:

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

垂直向排數: $Int(357.5/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(595/100)=5$ 列

工作筋總長: $50.00*3*5/100=7.50$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $645.00 \times (\text{ceiling}(357.50/200)+1) = 1935.00 \text{ cm}$
 短向總長: $400.00 \times (\text{ceiling}(595.00/200)+1) = 1600.00 \text{ cm}$
 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: $357.5 \times 595.0 / 10000 = 21.27 \text{ M}^2$

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 M²

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.634 T

模版小計(清) = 21.27 M²

混凝土小計 = 3.403 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 14 [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): $10 \times 2 + (16-6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

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

水平向排數: $\text{Int}(205/100) = 2 \text{ 列}$

工作筋總長: $50.00 \times 3 \times 2 / 100 = 3.00 \text{ M}$

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

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]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: $6.64 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 6.64 \text{ M}^2$

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] $6.64 \times 16 / 100 = 1.063 \text{ M}^3$

RC小計: $1.063 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 1.063 \text{ M}^3$

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.242 T

模版小計(清) = 6.64 M²

混凝土小計 = 1.063 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 24 [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	$[(\text{短邊(樑心)})372.50 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (370/20) + 1) / 100$	79.90
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})412.50 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (330/20) + 1) / 100$	78.29
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})372.50 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (370/20) + 1) / 100$	79.90

工作筋計算:

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

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

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

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: $412.50 \times (\text{ceiling}(330.00/200) + 1) = 1237.50 \text{ cm}$

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

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

模版計算:

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

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

模版小計: $12.09 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.32 = 11.77 \text{ M}^2$

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] $\square$ 12.09 $\times$ 16/100= 1.934 M³

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.358 T

模版小計(清) = 11.77 M²

混凝土小計 = 1.934 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 25 [X4:-165,Y6:-215];尺寸(樑口 $\square$ $\square$): 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	$[(\text{長邊(樑心)})412.50 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round } (330/20) + 1) / 100$	86.45
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})372.50 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (370/20) + 1) / 100$	79.90
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})412.50 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round } (330/20) + 1) / 100$	86.45
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})372.50 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (370/20) + 1) / 100$	79.90

工作筋計算:

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

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

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

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: $412.50 \times (\text{ceiling}(330.00/200) + 1) = 1237.50 \text{ cm}$

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 12.09 = 12.09 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: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] $12.09 \times 16/100 = 1.934$ 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: 3F, 版ID: S1, 位置序號: 26 [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	[(長邊(樑心))660.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (372.5/20)+1)/100	151.20
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))415.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (610/20)+1)/100	158.41

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(372.5/100) = 3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(610/100) = 6$ 列

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $22.48 = 22.48$ M2

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面面積已取樑口□□,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:

$([W15:牆段-1]20.00 \times 15 + [W15:牆段-2]105.00 \times 15 + [W15:牆段-3]352.50 \times 15)/10000 = 0.72$ M2

模版小計:22.48-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.72=21.77 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] $22.48 \times 16/100 = 3.597$ M3

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=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: 3F, 版ID: S1, 位置序號: 27 [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	[(長邊(樑心))660.00+[延伸+搭接]48*1)*(Round (372.5/20)+1)/100	141.60
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))415.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (610/20)+1)/100	158.41

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(372.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(610/100)=6$ 列

工作筋總長: $50.00*3*6/100=9.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

$([W15:牆段-1]372.50*15)/10000=0.56$ M²

模版小計: $22.72-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.56=22.16$ M²

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$372.5*610.0/10000*16/100=3.636$ M³

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋)=0.674 T

模版小計(清)=22.16 M²

混凝土小計=3.636 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S1, 位置序號: 30 [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工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(610/100)=6$ 列

工作筋總長: $50.00*3*6/100=9.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

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

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=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: 3F, 版ID: S1, 位置序號: 31 [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	([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: 3F, 版ID: S1, 位置序號: 32 [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	([長邊(樑心)]660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	141.60
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]430.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (610/20)+1)/100	163.06
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (387.5/20)+1)/100	141.60

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

工作筋計算:

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

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

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

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

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.684 T

模版小計(清) = 22.66 M²

混凝土小計 = 3.744 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S1, 位置序號: 33 [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	$[(\text{長邊(樑心)})660.00 + [\text{延伸+搭接}48*1] * (\text{Round } (357.5/20)+1)/100]$	134.52
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})400.00 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round } (610/20)+1)/100]$	153.76
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})660.00 + [\text{延伸+搭接}48*1] * (\text{Round } (357.5/20)+1)/100]$	134.52
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})400.00 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round } (610/20)+1)/100]$	153.76

工作筋計算:

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

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

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

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

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.649 T

模版小計(清)= 21.27 M2

混凝土小計 = 3.489 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S1, 位置序號: 34 [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

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(387.5/100)= 3 行

水平向排數: Int(610/100)= 6 列

工作筋總長: 50.00*3*6/100= 9.00 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

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

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.684 T

模版小計(清)= 22.66 M2

混凝土小計 = 3.744 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S1, 位置序號: 35 [X5:+235,Y13:+1];尺寸(樑口□):357.50 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:400.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(357.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(610/100)=6$ 列

工作筋總長: $50.00*3*6/100=9.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

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

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$357.5*610.0/10000*16/100=3.489$ M³

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋)=0.649 T

模版小計(清)=21.27 M²

混凝土小計=3.489 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S0, 位置序號: 36 [X5:+235,Y14:-140];尺寸(樑口□):260.00 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:302.50 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([\text{長邊(樑心)}]660.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(260/20)+1)/100$	99.12
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	$([\text{短邊(樑心)}]302.50+[\text{延伸+彎鉤}]48+48)*(\text{Round}(610/20)+1)/100$	123.54
#4		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}]660.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(260/20)+1)/100$	99.12
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	$([\text{短邊(樑心)}]302.50+[\text{延伸+彎鉤}]48+48)*(\text{Round}(610/20)+1)/100$	123.54

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: $\text{Int}(260/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(610/100)=6$ 列

工作筋總長: $50.00*2*6/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $660.00*(\text{ceiling}(260.00/200)+1)=1980.00$ cm

短向總長: $302.50*(\text{ceiling}(610.00/200)+1)=1512.50$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1980.00+1512.50)/100=34.93$ M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積□]15.62 = 15.62 M²

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

模版小計: $15.62-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=15.62$ M²

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□] $15.62*16/100=2.499$ M³

RC小計: $2.499-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=2.499$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $445.31\text{ M}*(1-0.0000)=445.31\text{ M}$ ($445.31\text{ M}*0.994/1000=0.4426\text{ T}$)

#5= $40.93\text{ M}*(1-0.0000)=40.93\text{ M}$ ($40.93\text{ M}*1.560/1000=0.0638\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋)=0.506 T

模版小計(清)=15.62 M²

混凝土小計=2.499 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S0, 位置序號: 37 [X5:+235,Y14:+120];尺寸(樑口□):190.00 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:225.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (190/20)+1)/100	77.88
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))225.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (610/20)+1)/100	99.51
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))660.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (190/20)+1)/100	77.88
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))225.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (610/20)+1)/100	99.51

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: $\text{Int}(190/100)=1$ 行

水平向排數: $\text{Int}(610/100)=6$ 列

工作筋總長: $50.00*1*6/100=3.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $660.00*(\text{ceiling}(190.00/200)+1)=1320.00$ cm

短向總長: $225.00*(\text{ceiling}(610.00/200)+1)=1125.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1320.00+1125.00)/100=24.45$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $190.0*610.0/10000=11.59$ M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計: $11.59-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=11.59$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$190.0*610.0/10000*16/100=1.854$ M3

RC小計: $1.854-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=1.854$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $354.78\text{ M}*(1-0.0000)=354.78\text{ M}$ ($354.78\text{ M}*0.994/1000=0.3527\text{ T}$)

#5= $27.45\text{ M}*(1-0.0000)=27.45\text{ M}$ ($27.45\text{ M}*1.560/1000=0.0428\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋)=0.395 T

模版小計(清)=11.59 M2

混凝土小計=1.854 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 38 [X4:-70,Y15:-70];尺寸(樑口□):360.00 * 220.00 cm ;[擴充半樑]:402.50 * 262.50 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(360/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(220/100)=2$ 列

工作筋總長: $50.00*3*2/100=3.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $360.0*220.0/ 10000 = 7.92 \text{ M}^2$

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: $7.92-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=7.92 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$360.0*220.0/ 10000 *16/100= 1.267 \text{ M}^3$

RC小計: $1.267-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.267 \text{ M}^3$

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.261 T

模版小計(清)= 7.92 M²

混凝土小計 = 1.267 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 40 [X5:+107,Y15:-70];尺寸(樑口□):360.00 * 355.00 cm ;[擴充半樑]:402.50 * 397.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))402.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (355/20)+1)/100	85.60
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))397.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (360/20)+1)/100	93.77
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))402.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (355/20)+1)/100	85.60
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))397.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (360/20)+1)/100	93.77

角隅筋計算:

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(360/100)= 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(355/100)= 3 \text{ 列}$

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

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]12.70 = 12.70 M²

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

模版小計: $12.70-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=12.70 \text{ M}^2$

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]12.70*16/100= 2.032 M³

RC小計: $2.032-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.032 \text{ M}^3$

-----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= $358.72 \text{ M}*(1-0.0000)=358.72 \text{ M}$ ($358.72 \text{ M}*0.994/1000= 0.3566 \text{ T}$)

#5= $28.50 \text{ M}*(1-0.0000)=28.50 \text{ M}$ ($28.50 \text{ M}*1.560/1000= 0.0445 \text{ T}$)

**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) = 0.495 T

模版小計(清)= 12.70 M²

混凝土小計 = 2.032 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 42 [X5:-122,Y1:-107];尺寸(樑口□):305.00 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:350.00 * 495.00 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 (305/20)+1)/100	94.56
#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 (445/20)+1)/100	102.58
#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 (305/20)+1)/100	94.56
#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 (445/20)+1)/100	102.58

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: $495.00*(\text{ceiling}(305.00/200)+1)=1485.00$ 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: $(1485.00+1400.00)/100=28.85$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $305.0*445.0/10000=13.57$ M²

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

模版小計: $13.57-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=13.57$ M²

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$305.0*445.0/10000*16/100=2.172$ M³

RC小計: $2.172-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=2.172$ 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= $394.28\text{ M}*(1-0.0000)=394.28\text{ M}$ ($394.28\text{ M}*0.994/1000=0.3919\text{ T}$)

#5= $34.85\text{ M}*(1-0.0000)=34.85\text{ M}$ ($34.85\text{ M}*1.560/1000=0.0544\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.446 T

模版小計(清) = 13.57 M²

混凝土小計 = 2.172 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 43 [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): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ 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 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口]17.20*16/100= 2.752 M3

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=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: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 44 [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: Int(357.5/100)= 3 行

水平向排數: Int(445/100)= 4 列

工作筋總長: 50.00*3*4/100= 6.00 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1]357.50*15)/10000= 0.54 M2

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.489 T

模版小計(清)= 15.37 M2

混凝土小計 = 2.545 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 64 [X6:+157,Y13:+1];尺寸(樑口□):357.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:400.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $Int(357.5/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(445/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00*3*4/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

$([W15:牆段-1]357.50*15)/10000=0.54$ M2

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋)=0.489 T

模版小計(清)=15.37 M2

混凝土小計=2.545 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S4, 位置序號: 65 [X6:+165,Y14:-148];尺寸(樑口□):245.00 * 430.00 cm ;[擴充半樑]:295.00 * 480.00 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層-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: $Int(245/100)=2$ 行

水平向排數: $Int(430/100)=4$ 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: $480.00*(ceiling(245.00/200)+1)=1440.00$ cm

短向總長: $295.00*(ceiling(430.00/200)+1)=1180.00$ 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-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=10.54 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

245.0*430.0/ 10000 *25/100= 2.634 M3

RC小計:2.634-[版開口RC]0.000-[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 M*1.560/1000= 0.6318 T)

#6=31.64 M*(1-0.0000)=31.64 M (31.64 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: 3F, 版ID: S4, 位置序號: 67 [X7:+235,Y6:+108];尺寸(樑口□):362.84 * 362.84 cm ;[擴充半樑]:408.88 * 408.88 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))]408.88+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (362.84/20)+1)/100	100.49
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))]408.88+[延伸-搭接]60*1)*(Round (362.84/15)+1)/100	117.22
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))]408.88+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (362.84/20)+1)/100	100.49
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))]408.88+[延伸-搭接]60*1)*(Round (362.84/15)+1)/100	117.22

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(362.84/100)= 3 行

水平向排數: Int(362.84/100)= 3 列

工作筋總長: 68.00*3*3/100= 6.12 M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 408.88*(ceiling(362.84/200)+1)= 1226.64 cm

短向總長: 408.88*(ceiling(362.84/200)+1)= 1226.64 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (1226.64+1226.64)/100= 24.53 M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積□]13.08 = 13.08 M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計:13.08-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=13.08 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:

[不規則形狀直接計算取得之面積□]13.08*25/100= 3.271 M3

RC小計:3.271-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.271 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5=435.41 M*(1-0.0000)=435.41 M (435.41 M*1.560/1000= 0.6792 T)

#6=30.65 M*(1-0.0000)=30.65 M (30.65 M*2.250/1000= 0.0690 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.748 T

模版小計(清)= 13.08 M2

混凝土小計 = 3.271 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S1, 位置序號: 90 [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	$[(\text{長邊(樑心)})645.00 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round } (357.5/20)+1)/100]$	140.79
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})400.00 + [\text{延伸+搭接}48*1] * (\text{Round } (595/20)+1)/100]$	138.88

工作筋計算:

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

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

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

#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) = 0.623 T

模版小計(清) = 21.27 M²

混凝土小計 = 3.403 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S4, 位置序號: 91 [X9:+67,Y6:-100];尺寸(樑口□):445.00 * 489.00 cm ;[擴充半樑]:495.00 * 531.50 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})531.50 + [\text{延伸+彎鉤}60+60] * (\text{Round } (445/20)+1)/100]$	149.85
#5		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})495.00 + [\text{延伸+搭接}60*1] * (\text{Round } (489/15)+1)/100]$	188.70
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})531.50 + [\text{延伸+彎鉤}60+60] * (\text{Round } (445/20)+1)/100]$	149.85
#5		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})495.00 + [\text{延伸+搭接}60*1] * (\text{Round } (489/15)+1)/100]$	188.70

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: $\text{Int}(445/100) = 4 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(489/100) = 4 \text{ 列}$

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

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $531.50 * (\text{ceiling}(445.00/200)+1) = 2126.00 \text{ cm}$

短向總長: $495.00 * (\text{ceiling}(489.00/200)+1) = 1980.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2126.00 + 1980.00)/100 = 41.06 \text{ M}$

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□]21.60 = 21.60 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: $21.60 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 21.60 \text{ M}^2$

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□] $21.60*25/100 = 5.399 \text{ M}^3$

RC小計: $5.399 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 5.399 \text{ M}^3$

-----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=677.09 M*(1-0.0000)=677.09 M (677.09 M*1.560/1000= 1.0563 T)

#6=51.94 M*(1-0.0000)=51.94 M (51.94 M*2.250/1000= 0.1169 T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.173 T

模版小計(清)= 21.60 M2

混凝土小計 = 5.399 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 95 [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採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1]387.50*15)/10000= 0.58 M2

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.513 T

模版小計(清)= 16.62 M2

混凝土小計 = 2.752 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S1, 位置序號: 96 [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採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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: $22.86-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.68=22.19$ 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= $592.76\text{ M}*(1-0.0000)=592.76\text{ M}$ ($592.76\text{ M}*0.994/1000=0.5892\text{ T}$)

#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)=0.658 T

模版小計(清)=22.19 M²

混凝土小計=3.658 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S3, 位置序號: 100 [X10:+225,Y4:+115];尺寸(樑口□):412.50 * 357.50 cm ;[擴充半樑]:455.00 * 400.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	$([\text{長邊(樑心)}]455.00+[\text{延伸+彎鉤}]48+48)*(\text{Round}(357.5/20)+1)/100$	104.69
#4		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}]400.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(412.5/20)+1)/100$	98.56
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$([\text{長邊(樑心)}]455.00+[\text{延伸+彎鉤}]48+48)*(\text{Round}(357.5/20)+1)/100$	104.69
#4		雙層簡易式短向下層	$([\text{短邊(樑心)}]400.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(412.5/20)+1)/100$	98.56

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: $\text{Int}(412.5/100)=4$ 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: $400.00*(\text{ceiling}(412.50/200)+1)=1600.00$ cm

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $412.5*357.5/10000=14.75$ M²

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

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

模版小計: $14.75-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.54=14.21$ 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:

$412.5*357.5/10000*16/100=2.360$ M³

RC小計: $2.360-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=2.360$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $406.50\text{ M}*(1-0.0000)=406.50\text{ M}$ ($406.50\text{ M}*0.994/1000=0.4041\text{ T}$)

#5=35.65 M*(1-0.0000)=35.65 M (35.65 M*1.560/1000= 0.0556 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) = 0.553 T

模版小計(清)= 14.21 M2

混凝土小計 = 2.360 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S3, 位置序號: 101 [X10:+166,Y5:-49];尺寸(樑口□):200.00 * 357.50 cm ;[擴充半樑]:242.50 * 400.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (200/20)+1)/100	49.28
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))242.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	55.20
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (200/20)+1)/100	49.28
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))242.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (357.5/20)+1)/100	55.20

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(200/100)= 2 行

水平向排數: Int(357.5/100)= 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: 400.00*(ceiling(200.00/200)+1)= 800.00 cm

短向總長: 242.50*(ceiling(357.50/200)+1)= 727.50 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (800.00+727.50)/100= 15.28 M

模版計算:

模版面積: 計算式:200.0*357.5/ 10000 = 7.15 M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計:7.15-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=7.15 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:

200.0*357.5/ 10000 *16/100= 1.144 M3

RC小計:1.144-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.144 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=208.95 M*(1-0.0000)=208.95 M (208.95 M*0.994/1000= 0.2077 T)

#5=18.28 M*(1-0.0000)=18.28 M (18.28 M*1.560/1000= 0.0285 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.236 T

模版小計(清)= 7.15 M2

混凝土小計 = 1.144 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S5, 位置序號: 102 [X10:+101,Y6:-182];尺寸(樑口□):445.00 * 357.50 cm ;[擴充半樑]:495.00 * 400.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

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

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

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 $\#4 = 412.42 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 412.42 \text{ M}$ ($412.42 \text{ M} \times 0.994/1000 = 0.4099 \text{ T}$)
 $\#5 = 36.85 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 36.85 \text{ M}$ ($36.85 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.0575 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.467 T
 模版小計(清) = 15.37 M2
 混凝土小計 = 2.545 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 104 [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	$([\text{長邊}(\text{樑心})]495.00 + [\text{延伸} + \text{彎鉤}]48 + 48) \times (\text{Round}(357.5/20) + 1)/100$	112.29
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$([\text{短邊}(\text{樑心})]400.00 + [\text{延伸} + \text{彎鉤}]48 + 48) \times (\text{Round}(445/20) + 1)/100$	114.08
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$([\text{長邊}(\text{樑心})]495.00 + [\text{延伸} + \text{彎鉤}]48 + 48) \times (\text{Round}(357.5/20) + 1)/100$	112.29
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$([\text{短邊}(\text{樑心})]400.00 + [\text{延伸} + \text{彎鉤}]48 + 48) \times (\text{Round}(445/20) + 1)/100$	114.08

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

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

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

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 $\#4 = 452.74 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 452.74 \text{ M}$ ($452.74 \text{ M} \times 0.994/1000 = 0.4500 \text{ T}$)
 $\#5 = 36.85 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 36.85 \text{ M}$ ($36.85 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.0575 \text{ T}$)
 **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) = 0.601 T
 模板小計(清)= 15.37 M2
 混凝土小計 = 2.545 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S1, 位置序號: 105 [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+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (357.5/20)+1)/100	140.79
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	([短邊(樑心)])400.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (595/20)+1)/100	153.76
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)])645.00+[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 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: Int(595/100)= 5 行
 水平向排數: Int(357.5/100)= 3 列
 工作筋總長: 50.00*5*3/100= 7.50 M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: 400.00*(ceiling(595.00/200)+1)= 1600.00 cm
 短向總長: 645.00*(ceiling(357.50/200)+1)= 1935.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (1600.00+1935.00)/100= 35.35 M

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

RC計算:
 595.0*357.5/ 10000 *16/100= 3.403 M3
 RC小計:3.403-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.403 M3

-----計算結果小計-----
 鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #4=589.10 M*(1-0.0000)=589.10 M (589.10 M*0.994/1000= 0.5856 T)
 #5=42.85 M*(1-0.0000)=42.85 M (42.85 M*1.560/1000= 0.0668 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) = 0.746 T
 模板小計(清)= 21.27 M2
 混凝土小計 = 3.403 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S3, 位置序號: 106 [X10:-197,Y4:+160];尺寸(樑口□):647.50 * 387.50 cm ;[擴充半樑]:697.50 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(647.5/100)=6$ 行

水平向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*6*3/100=9.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $430.00*(\text{ceiling}(647.50/200)+1)=2150.00$ cm

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 25.08 = 25.08 M²

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

$([W15:\text{牆段-1}]35.00*15+[W15:\text{牆段-2}]105.00*15+[W15:\text{牆段-3}]352.50*15+[W5PCZ:\text{牆段-4}]30.00*5)/10000=0.75$ M²

模版小計: $25.08-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.75=24.33$ 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:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 25.08*16/100= 4.013 M³

RC小計: $4.013-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=4.013$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.709 T

模版小計(清) = 24.33 M²

混凝土小計 = 4.013 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S5, 位置序號: 107 [X11:+200,Y5:+247];尺寸(樑 $\square\square$):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	$([\text{長邊(樑心)}]495.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(387.5/20)+1)/100$	108.60
#4		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}]430.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(445/20)+1)/100$	109.94
#4		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}]495.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(387.5/20)+1)/100$	108.60
#4		雙層簡易式短向下層	$([\text{短邊(樑心)}]430.00+[\text{延伸-搭接}]48*1)*(\text{Round}(445/20)+1)/100$	109.94

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*4*3/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 17.08 = 17.08 M²

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

$([W15:\text{牆段-1}]387.50*15+[W15:\text{牆段-2}]30.00*15+[W15:\text{牆段-3}]15.00*15)/10000=0.65$ M²

模版小計: $17.08-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.65=16.43$ M²

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 17.08*16/100= 2.733 M³

RC小計: $2.733-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=2.733$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $437.08 \text{ M}*(1-0.0000)=437.08 \text{ M}$ ($437.08 \text{ M}*0.994/1000=0.4345 \text{ T}$)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.494 T

模版小計(清)= 16.43 M2
混凝土小計 = 2.733 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S3, 位置序號: 110 [X11:-128,Y4:+85];尺寸(樑口□):645.00 * 388.00 cm ;[擴充半樑]:695.00 * 430.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)]695.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (388/20)+1)/100	158.20
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]430.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (645/20)+1)/100	157.91
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)]695.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (388/20)+1)/100	158.20
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]430.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round (645/20)+1)/100	157.91

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: $\text{Int}(645/100)=6$ 行
水平向排數: $\text{Int}(388/100)=3$ 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: $430.50*(\text{ceiling}(645.00/200)+1)=2152.50$ cm
短向總長: $695.00*(\text{ceiling}(388.00/200)+1)=2085.00$ cm
版長短向施工支撐工作筋總長: $(2152.50+2085.00)/100=42.38$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $645.0*388.0/10000=25.03$ 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]388.00*15)/10000=0.58 M2
模版小計: $25.03-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.58=24.44$ 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:

$645.0*388.0/10000*16/100=4.004$ M3
RC小計: $4.004-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=4.004$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $632.21\text{ M}*(1-0.0000)=632.21\text{ M}$ ($632.21\text{ M}*0.994/1000=0.6284\text{ T}$)
#5= $51.38\text{ M}*(1-0.0000)=51.38\text{ M}$ ($51.38\text{ M}*1.560/1000=0.0801\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋)=0.709 T

模版小計(清)=24.44 M2

混凝土小計=4.004 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S5, 位置序號: 111 [X12:+223,Y5:+163];尺寸(樑口□):445.00 * 480.00 cm ;[擴充半樑]:495.00 * 530.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]530.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	132.94
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (480/20)+1)/100	135.75
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]530.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	132.94
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (480/20)+1)/100	135.75

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: $\text{Int}(480/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00 \times 4 \div 100 = 8.00 \text{ M}$
 #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: $530.00 \times (\text{ceiling}(445.00/200) + 1) = 2120.00 \text{ cm}$
 短向總長: $495.00 \times (\text{ceiling}(480.00/200) + 1) = 1980.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(2120.00 + 1980.00) \div 100 = 41.00 \text{ M}$
 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] $\square$ $21.31 = 21.31 \text{ M}^2$
 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
 版底牆連接模版扣除:
 $([W15:\text{牆段}-1]480.00 \times 15) \div 10000 = 0.72 \text{ M}^2$
 模版小計: $21.31 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.72 = 20.59 \text{ M}^2$
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 RC計算:
 [不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ $21.31 \times 16 \div 100 = 3.410 \text{ M}^3$
 RC小計: $3.410 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.410 \text{ M}^3$
 -----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= $537.38 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 537.38 \text{ M}$ ($537.38 \text{ M} \times 0.994 \div 1000 = 0.5342 \text{ T}$)
 #5= $49.00 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 49.00 \text{ M}$ ($49.00 \text{ M} \times 1.560 \div 1000 = 0.0764 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.611 T
 模版小計(清) = 20.59 M2
 混凝土小計 = 3.410 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S3, 位置序號: 113 [X12:-30,Y4:+15];尺寸(樑口 $\square$):645.00 * 357.00 cm ;[擴充半樑]:695.00 * 399.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	$([\text{長邊}(\text{樑心})]695.00 + [\text{延伸}+\text{彎鉤}]48+48) \times (\text{Round}(357/20) + 1) \div 100$	150.29
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$([\text{短邊}(\text{樑心})]399.50 + [\text{延伸}+\text{彎鉤}]48+48) \times (\text{Round}(645/20) + 1) \div 100$	163.52
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$([\text{長邊}(\text{樑心})]695.00 + [\text{延伸}+\text{彎鉤}]48+48) \times (\text{Round}(357/20) + 1) \div 100$	150.29
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$([\text{短邊}(\text{樑心})]399.50 + [\text{延伸}+\text{彎鉤}]48+48) \times (\text{Round}(645/20) + 1) \div 100$	163.52

角隅筋計算:
 補強點1: #5:[補強長度] $150 \times [\text{四捨五入}](150/15) \times 2 \times [\text{上下層}]2 \div 100 = 60.0 \text{ M}$
 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: $\text{Int}(645/100) = 6 \text{ 行}$
 水平向排數: $\text{Int}(357/100) = 3 \text{ 列}$
 工作筋總長: $50.00 \times 6 \times 3 \div 100 = 9.00 \text{ M}$
 #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: $399.50 \times (\text{ceiling}(645.00/200) + 1) = 1997.50 \text{ cm}$
 短向總長: $695.00 \times (\text{ceiling}(357.00/200) + 1) = 2085.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1997.50 + 2085.00) \div 100 = 40.83 \text{ M}$
 模版計算:
 模版面積: 計算式: $645.0 \times 357.0 \div 10000 = 23.03 \text{ M}^2$
 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
 版底牆連接模版扣除:
 $([W15:\text{牆段}-1]4.50 \times 15 + [W15:\text{牆段}-2]105.00 \times 15 + [W15:\text{牆段}-3]352.50 \times 15 + [W5PCZ:\text{牆段}-4]30.00 \times 5) \div 10000 = 0.71 \text{ M}^2$
 模版小計: $23.03 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.71 = 22.32 \text{ M}^2$
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 RC計算:
 $645.0 \times 357.0 \div 10000 \times 16 \div 100 = 3.684 \text{ M}^3$
 RC小計: $3.684 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.684 \text{ M}^3$
 -----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= $627.61 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 627.61 \text{ M}$ ($627.61 \text{ M} \times 0.994 \div 1000 = 0.6238 \text{ T}$)
 #5= $49.83 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 49.83 \text{ M}$ ($49.83 \text{ M} \times 1.560 \div 1000 = 0.0777 \text{ T}$)
 **開口補強筋部分小計(含版繫筋):
 #5= $60.00 \text{ M} = 60.00 \text{ M}$ ($60.00 \times 1.560 \div 1000 = 0.0936 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.795 T

模版小計(清)= 22.32 M2
混凝土小計 = 3.684 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S4, 位置序號: 117 [X13:-56,Y5:-42];尺寸(樑口□):310.84 * 426.70 cm ;[擴充半樑]:360.84 * 469.20 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)]469.20+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (310.84/20)+1)/100	100.16
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]360.84+[延伸-搭接]60*1)*(Round (426.7/15)+1)/100	122.04
#5		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]469.20+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (310.84/20)+1)/100	100.16
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]360.84+[延伸-搭接]60*1)*(Round (426.7/15)+1)/100	122.04

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: $\text{Int}(310.84/100)=3$ 行
水平向排數: $\text{Int}(426.7/100)=4$ 列
工作筋總長: $68.00*3*4/100=8.16$ M
#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: $469.20*(\text{ceiling}(310.84/200)+1)=1407.60$ cm
短向總長: $360.84*(\text{ceiling}(426.70/200)+1)=1443.36$ cm
版長短向施工支撐工作筋總長: $(1407.60+1443.36)/100=28.51$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $310.8*426.7/10000=13.26$ M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(本片版無邊沿封模)=0.00 M2
模版小計: $13.26-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=13.26$ M2
註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$310.8*426.7/10000*25/100=3.316$ M3
RC小計: $3.316-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.316$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5= $444.42\text{ M}*(1-0.0000)=444.42\text{ M}$ ($444.42\text{ M}*1.560/1000=0.6933\text{ T}$)
#6= $36.67\text{ M}*(1-0.0000)=36.67\text{ M}$ ($36.67\text{ M}*2.250/1000=0.0825\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.776 T

模版小計(清)= 13.26 M2

混凝土小計 = 3.316 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S4, 位置序號: 119 [X14:-1,Y5:-121];尺寸(樑口□):355.65 * 355.65 cm ;[擴充半樑]:403.42 * 403.42 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)]403.42+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (355.65/20)+1)/100	99.45
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]403.42+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (355.65/15)+1)/100	130.86
#5		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]403.42+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (355.65/20)+1)/100	99.45
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]403.42+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (355.65/15)+1)/100	130.86

角隅筋計算:

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

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(25-6)*2+10=68.00$ cm
垂直向排數: $\text{Int}(355.65/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(355.65/100) = 3$ 列
 工作筋總長: $68.00 \times 3 \times 100 = 6.12$ M
 #6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $403.42 \times (\text{ceiling}(355.65/200) + 1) = 1210.26$ cm
 短向總長: $403.42 \times (\text{ceiling}(355.65/200) + 1) = 1210.26$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1210.26 + 1210.26) / 100 = 24.21$ M
 模版計算:
 模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 12.49 = 12.49 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: 12.49-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=12.49 M²
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 RC計算:
 [不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 12.49 $\times$ 25/100= 3.122 M³
 RC小計: 3.122-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.122 M³
 -----計算結果小計-----
 鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #5=460.61 M $\times$ (1-0.0000)=460.61 M (460.61 M $\times$ 1.560/1000= 0.7186 T)
 #6=30.33 M $\times$ (1-0.0000)=30.33 M (30.33 M $\times$ 2.250/1000= 0.0682 T)
 **開口補強筋部分小計(含版繫筋):
 #6=120.00 M = 120.00 M (120.00 $\times$ 2.250/1000= 0.2700 T)
 鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 1.057 T
 模版小計(清)= 12.49 M²
 混凝土小計 = 3.122 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 15 [X4:+214,Y6:-221];尺寸(樑 $\square\square$):246.72 * 246.72 cm ;[擴充半樑]:285.02 * 285.02 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))285.02+[延伸-搭接]48*1)*(Round (246.72/20)+1)/100	43.29
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))285.02+[延伸-搭接]48*1)*(Round (246.72/20)+1)/100	43.29
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))285.02+[延伸-搭接]48*1)*(Round (246.72/20)+1)/100	43.29
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))285.02+[延伸-搭接]48*1)*(Round (246.72/20)+1)/100	43.29

工作筋計算:
 #5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16-6) \times 2 + 10 = 50.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(246.72/100) = 2$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(246.72/100) = 2$ 列
 工作筋總長: $50.00 \times 2 \times 2 / 100 = 2.00$ 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: $285.02 \times (\text{ceiling}(246.72/200) + 1) = 855.06$ cm
 短向總長: $285.02 \times (\text{ceiling}(246.72/200) + 1) = 855.06$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(855.06 + 855.06) / 100 = 17.10$ 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] $\square$ 6.09 = 6.09 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: 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] $\square$ 6.09 $\times$ 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 $\times$ (1-0.0000)=173.17 M (173.17 M $\times$ 0.994/1000= 0.1721 T)
 #5=19.10 M $\times$ (1-0.0000)=19.10 M (19.10 M $\times$ 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: 3F, 版ID: CS2, 位置序號: 92 [X9:+160,Y7:-204];尺寸(樑口□):330.18 * 330.18 cm ;[擴充半樑]:361.69 * 361.69 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))361.69+[延伸-搭接]60*1)*(Round (330.18/15)+1)/100	96.99
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))361.69+[延伸-搭接]60*1)*(Round (330.18/15)+1)/100	96.99
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))361.69+[延伸-搭接]60*1)*(Round (330.18/15)+1)/100	96.99
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))361.69+[延伸-搭接]60*1)*(Round (330.18/15)+1)/100	96.99

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(330.18/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(330.18/100)=3$ 列

工作筋總長: $68.00*3*3/100=6.12$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $361.69*(\text{ceiling}(330.18/200)+1)=1085.07$ cm

短向總長: $361.69*(\text{ceiling}(330.18/200)+1)=1085.07$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1085.07+1085.07)/100=21.70$ 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□]10.90 = 10.90 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5邊:30.95*25+第6邊:37.40*25+第7邊:24.93*25+第8邊:24.93*25+第9邊:24.93*25+第10邊:24.93*25+第11邊:37.71*25+第12邊:25.25*25+第13邊:25.25*25+第14邊:25.25*25+第15邊:25.25*25+第16邊:25.25*25+第17邊:28.47*25+第18邊:22.03*25+第19邊:12.91*25+第20邊:12.34*25+第21邊:13.11*25+第22邊:12.14*25+第23邊:5.45*25+第24邊:10.66*25+第25邊:9.14*25+第26邊:6.88*25+第27邊:8.72*25+第28邊:9.66*25+第29邊:6.52*25+第30邊:10.26*25)/10000=1.25 M2

版底牆連接模版扣除:

$([W15:牆段-1]260.00*15)/10000=0.39$ M2

模版小計: $10.90-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.39=10.51$ 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):=1.25 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□]10.90*25/100= 2.726 M3

RC小計: $2.726-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.726$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5= $387.95 \text{ M}*(1-0.0000)=387.95 \text{ M}$ ($387.95 \text{ M}*1.560/1000=0.6052 \text{ T}$)

#6= $27.82 \text{ M}*(1-0.0000)=27.82 \text{ M}$ ($27.82 \text{ M}*2.250/1000=0.0626 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.668 T

模版小計(清) = 10.51 M2

側模小計(普通模) = 1.25 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 2.726 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS1, 位置序號: 118 [X13:+16,Y6:-244];尺寸(樑口□):244.47 * 244.47 cm ;[擴充半樑]:268.31 * 268.31 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層-邊沿	[(長邊(樑心))268.31+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (244.47/15)+1)/100	66.01
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))268.31+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (244.47/15)+1)/100	66.01
#5		雙層簡易式長向下層-邊沿	[(長邊(樑心))268.31+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (244.47/15)+1)/100	66.01
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))268.31+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (244.47/15)+1)/100	66.01

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(244.47/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(244.47/100) = 2$ 列
 工作筋總長: $68.00 \times 2 / 100 = 2.72$ M
 #6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $268.31 \times (\text{ceiling}(244.47/200) + 1) = 804.93$ cm
 短向總長: $268.31 \times (\text{ceiling}(244.47/200) + 1) = 804.93$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(804.93 + 804.93) / 100 = 16.10$ 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] $5.98 = 5.98$ 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: 72.53×25 + 第4邊: 74.72×25 + 第5邊: 63.12×25 + 第6邊: 35.08×25 + 第7邊: 28.05×25 + 第8邊: 10.87×25 + 第9邊: 26.23×25 + 第10邊: 26.03×25 + 第11邊: 21.06×25 + 第12邊: 42.08×25 + 第13邊: 32.39×25 + 第14邊: 27.77×25 + 第15邊: 17.59×25 + 第16邊: 22.67×25 + 第17邊: 8.39×25 + 第18邊: 14.30×25 + 第19邊: 22.68×25 + 第20邊: 16.30×25 + 第21邊: 23.74×25 + 第22邊: 27.98×25 + 第23邊: 25.12×25) / 10000 = 1.60 M²
 模版小計: $5.98 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 5.98$ M²
 註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模): = 1.60 M²

RC計算:
 [不規則形狀直接計算取得之面積] $5.98 \times 25 / 100 = 1.494$ M³
 RC小計: $1.494 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 1.494$ M³
 -----計算結果小計-----
 鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)
 #5 = $264.05 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 264.05 \text{ M}$ ($264.05 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.4119 \text{ T}$)
 #6 = $18.82 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 18.82 \text{ M}$ ($18.82 \text{ M} \times 2.250 / 1000 = 0.0423 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.454 T
 模版小計(清) = 5.98 M²
 側模小計(普通模) = 1.60 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 1.494 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS2, 位置序號: 112 [X12:+171,Y6:+90]; 尺寸(樑口□): 404.43 * 404.43 cm ;[擴充半樑]: 437.76 * 437.76 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]437.76+[延伸-搭接]60*1)*(Round (404.43/15)+1)/100	139.37
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]437.76+[延伸-搭接]60*1)*(Round (404.43/15)+1)/100	139.37
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]437.76+[延伸-搭接]60*1)*(Round (404.43/15)+1)/100	139.37
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]437.76+[延伸-搭接]60*1)*(Round (404.43/15)+1)/100	139.37

工作筋計算:
 #6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (25 - 6) \times 2 + 10 = 68.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(404.43/100) = 4$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(404.43/100) = 4$ 列
 工作筋總長: $68.00 \times 4 \times 4 / 100 = 10.88$ 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: $437.76 \times (\text{ceiling}(404.43/200) + 1) = 1751.04$ cm
 短向總長: $437.76 \times (\text{ceiling}(404.43/200) + 1) = 1751.04$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1751.04 + 1751.04) / 100 = 35.02$ 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] $16.36 = 16.36$ M²
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第5邊: 11.55×25 + 第6邊: 34.54×25 + 第7邊: 103.86×25 + 第8邊: 74.09×25 + 第9邊: 61.43×25 + 第10邊: 47.14×25 + 第11邊: 53.75×25 + 第12邊: 98.65×25) / 10000 = 1.21 M²
 模版小計: $16.36 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 16.36$ 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): = 1.21 M²

RC計算:
 [不規則形狀直接計算取得之面積] $16.36 \times 25 / 100 = 4.089$ M³
 RC小計: $4.089 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 4.089$ M³
 -----計算結果小計-----
 鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)
 #5 = $557.49 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 557.49 \text{ M}$ ($557.49 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.8697 \text{ T}$)
 #6 = $45.90 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 45.90 \text{ M}$ ($45.90 \text{ M} \times 2.250 / 1000 = 0.1033 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.973 T

模版小計(清)= 16.36 M2
 側模小計(普通模) = 1.21 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 4.089 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS2, 位置序號: 108 [X11:+201,Y6:+213];尺寸(樑口□):377.04 * 377.04 cm ;[擴充半樑]:405.87 * 405.87 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]405.87+[延伸-搭接]60*1)*(Round (377.04/15)+1)/100	121.13
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]405.87+[延伸-搭接]60*1)*(Round (377.04/15)+1)/100	121.13
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]405.87+[延伸-搭接]60*1)*(Round (377.04/15)+1)/100	121.13
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]405.87+[延伸-搭接]60*1)*(Round (377.04/15)+1)/100	121.13

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: $\text{Int}(377.04/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(377.04/100)=3$ 列

工作筋總長: $68.00*3*3/100=6.12$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $405.87*(\text{ceiling}(377.04/200)+1)=1217.61$ cm

短向總長: $405.87*(\text{ceiling}(377.04/200)+1)=1217.61$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1217.61+1217.61)/100=24.35$ 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□]14.22 = 14.22 M2

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

版邊沿封模計算:

(+第5邊:90.17*25+第6邊:74.18*25+第7邊:63.35*25+第8邊:59.42*25+第9邊:100.83*25)/10000=0.97 M2

模版小計: $14.22-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=14.22$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.97 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□]14.22*25/100= 3.554 M3

RC小計: $3.554-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.554$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5= $484.50 \text{ M}*(1-0.0000)=484.50 \text{ M}$ ($484.50 \text{ M}*1.560/1000=0.7558 \text{ T}$)

#6= $30.47 \text{ M}*(1-0.0000)=30.47 \text{ M}$ ($30.47 \text{ M}*2.250/1000=0.0686 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.824 T

模版小計(清) = 14.22 M2

側模小計(普通模) = 0.97 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 3.554 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS2, 位置序號: 103 [X10:+86,Y7:-235];尺寸(樑口□):342.72 * 342.72 cm ;[擴充半樑]:375.48 * 375.48 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]375.48+[延伸-搭接]60*1)*(Round (342.72/15)+1)/100	104.52
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]375.48+[延伸-搭接]60*1)*(Round (342.72/15)+1)/100	104.52
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]375.48+[延伸-搭接]60*1)*(Round (342.72/15)+1)/100	104.52
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]375.48+[延伸-搭接]60*1)*(Round (342.72/15)+1)/100	104.52

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: $\text{Int}(342.72/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(342.72/100) = 3$ 列
 工作筋總長: $68.00 \times 3 \times 100 = 6.12$ M
 #6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $375.48 \times (\text{ceiling}(342.72/200) + 1) = 1126.44$ cm
 短向總長: $375.48 \times (\text{ceiling}(342.72/200) + 1) = 1126.44$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1126.44 + 1126.44) / 100 = 22.53$ 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] $\square$ 11.75 = 11.75 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:
 (+第3邊:34.04*25+第4邊:33.60*25+第5邊:24.58*25+第6邊:17.27*25+第7邊:18.17*25+第8邊:35.44*25+第9邊:35.44*25+第10邊:35.44*25+第11邊:35.44*25+第12邊:93.37*25)/10000=0.91 M²
 版底牆連接模版扣除:
 ([W15:牆段-1]80.00*15)/10000= 0.12 M²
 模版小計:11.75-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.12=11.63 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)=0.91 M²

RC計算:
 [不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 11.75*25/100= 2.936 M³
 RC小計:2.936-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.936 M³
 -----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #5=418.06 M*(1-0.0000)=418.06 M (418.06 M*1.560/1000= 0.6522 T)
 #6=28.65 M*(1-0.0000)=28.65 M (28.65 M*2.250/1000= 0.0645 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.717 T
 模版小計(清)= 11.63 M²
 側模小計(普通模) = 0.91 M² (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 2.936 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS0, 位置序號: 51 [X5:+108,Y6:+115];尺寸(樑 $\square\square$):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	([長邊(樑心)]265.72+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (230.71/15)+1)/100	57.88
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]265.72+[延伸-搭接]48*1)*(Round (230.71/10)+1)/100	75.29
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)]265.72+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (230.71/15)+1)/100	57.88
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]265.72+[延伸-搭接]48*1)*(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): $10 \times 2 + (20 - 6) \times 2 + 10 = 58.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(230.71/100) = 2$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(230.71/100) = 2$ 列
 工作筋總長: $58.00 \times 2 \times 2 / 100 = 2.32$ M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $265.72 \times (\text{ceiling}(230.71/200) + 1) = 797.16$ cm
 短向總長: $265.72 \times (\text{ceiling}(230.71/200) + 1) = 797.16$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(797.16 + 797.16) / 100 = 15.94$ 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] $\square$ 5.32 = 5.32 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:
 (+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 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 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] $\square$ 5.32*20/100= 1.065 M³
 RC小計:1.065-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.065 M³
 -----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #4=266.34 M*(1-0.0000)=266.34 M (266.34 M*0.994/1000= 0.2647 T)

#5=18.26 M*(1-0.0000)=18.26 M (18.26 M*1.560/1000= 0.0285 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: 3F, 版ID: CS, 位置序號: 2 [X3:-171,Y1:+85];尺寸(樑口□):80.00 * 37.50 cm ;[擴充半樑]:80.00 * 37.50 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(16-6)*2+10 =50.00 cm
 垂直向排數: Int(80/100)= 0 行
 水平向排數: Int(37.5/100)= 0 列
 工作筋總長: 50.00*0*0/100= 0.00 M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: 37.50*(ceiling(80.00/200)+1)= 75.00 cm
 短向總長: 80.00*(ceiling(37.50/200)+1)= 160.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (75.00+160.00)/100= 2.35 M

模版計算:

模版面積: 計算式:80.0*37.5/ 10000 = 0.30 M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□ □ ,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第1邊:37.50*16+第4邊:80.00*16)/10000=0.19 M2
 版底牆連接模版扣除:
 ([W15S:牆段-1]30.00*15+[W15S:牆段-2]65.00*15+[W15S:牆段-3]30.00*15)/10000= 0.19 M2
 模版小計:0.30-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.19=0.11 M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模):=0.19 M2

RC計算:

80.0*37.5/ 10000 *16/100= 0.048 M3
 RC小計:0.048-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.048 M3
 -----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=23.07 M*(1-0.0000)=23.07 M (23.07 M*0.994/1000= 0.0229 T)
 #5=2.35 M*(1-0.0000)=2.35 M (2.35 M*1.560/1000= 0.0037 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.027 T

模版小計(清)= 0.11 M2

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

混凝土小計 = 0.048 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS, 位置序號: 4 [X3:-179,Y2:+0];尺寸(樑口□):750.00 * 52.50 cm ;[擴充半樑]:750.00 * 77.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(52.5/15)+1)/100	39.90
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))77.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(750/10)+1)/100	131.86
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(52.5/15)+1)/100	39.90

#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))77.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (750/10)+1)/100	131.86
----	---	------------------	--	--------

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(750/100)=7$ 行

水平向排數: $\text{Int}(52.5/100)=0$ 列

工作筋總長: $50.00*7*0/100=0.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $77.50*(\text{ceiling}(750.00/200)+1)=387.50$ cm

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $750.0*52.5/10000=3.94$ M2

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

版邊沿封模計算:

(+第4邊: $750.00*16/10000=1.20$ M2

模版小計: $3.94-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=3.94$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $=1.20$ M2

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= 343.52 M*(1-0.0000)= 343.52 M (343.52 M*0.994/1000= 0.3415 T)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.371 T

模版小計(清) = 3.94 M2

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

混凝土小計 = 0.630 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS, 位置序號: 5 [X3:-171,Y3:-85];尺寸(樑口□): $80.00*37.50$ cm ;[擴充半樑]: $80.00*37.50$ cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(80/100)=0$ 行

水平向排數: $\text{Int}(37.5/100)=0$ 列

工作筋總長: $50.00*0*0/100=0.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $37.50*(\text{ceiling}(80.00/200)+1)=75.00$ cm

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $80.0*37.5/10000=0.30$ M2

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

版邊沿封模計算:

(+第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=23.07 M*(1-0.0000)=23.07 M (23.07 M*0.994/1000= 0.0229 T)
 #5=2.35 M*(1-0.0000)=2.35 M (2.35 M*1.560/1000= 0.0037 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.027 T
 模版小計(清) = 0.11 M2
 側模小計(普通模) = 0.13 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.048 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS, 位置序號: 7 [X3:-179,Y4:-170];尺寸(樑口□):750.00 * 52.50 cm ;[擴充半樑]:750.00 * 77.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(52.5/15)+1)/100	39.90
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]77.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(750/10)+1)/100	131.86
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(52.5/15)+1)/100	39.90
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]77.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(750/10)+1)/100	131.86

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(16-6)*2+10 =50.00 cm
 垂直向排數: 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=343.52 M*(1-0.0000)=343.52 M (343.52 M*0.994/1000= 0.3415 T)
 #5=18.88 M*(1-0.0000)=18.88 M (18.88 M*1.560/1000= 0.0294 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.371 T
 模版小計(清) = 3.94 M2
 側模小計(普通模) = 1.20 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.630 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS, 位置序號: 8 [X3:-171,Y4:+245];尺寸(樑口□):80.00 * 37.50 cm ;[擴充半樑]:80.00 * 37.50 cm; 版厚: 16 cm

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

#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))37.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(80/10)+1)/100	7.70
----	---	-----------	--	------

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(80/100)=0$ 行

水平向排數: $\text{Int}(37.5/100)=0$ 列

工作筋總長: $50.00*0*0/100=0.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $37.50*(\text{ceiling}(80.00/200)+1)=75.00$ cm

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $80.0*37.5/10000=0.30$ M2

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

版邊沿封模計算:

(+第3邊: $37.50*16$ +第4邊: $80.00*16$)/10000=0.19 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15S:牆段-1]30.00*15+[W15S:牆段-2]65.00*15+[W15S:牆段-3]30.00*15)/10000=0.19 M2

模版小計: 0.30 -[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.19=0.11 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.19 M2

RC計算:

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

RC小計: 0.048 -[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.048 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= 23.07 M*(1-0.0000)=23.07 M (23.07 M*0.994/1000=0.0229 T)

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

鋼筋小計(主要筋)=0.027 T

模版小計(清)=0.11 M2

側模小計(普通模)=0.19 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計=0.048 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS, 位置序號: 21 [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	[(長邊(樑心))2570.00+[搭接-長下]48*2+[延伸-搭接]48*1)*(Round(37.5/15)+1)/100	81.42
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))62.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(2570/10)+1)/100	408.93

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(2570/100)=25$ 行

水平向排數: $\text{Int}(37.5/100)=0$ 列

工作筋總長: $50.00*25*0/100=0.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $2570.0*37.5/10000=9.64$ M2

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

版邊沿封模計算:

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

版底牆連接模版扣除:

([W15S:牆段-1]30.00*15+[W15S:牆段-2]65.00*15+[W15S:牆段-3]30.00*15+[W15S:牆段-4]30.00*15+[W15S:牆段-5]65.00*15+[W15S:牆段-6]30.00*15+[W15S:牆段-7]30.00*15+[W15S:牆段-8]65.00*15+[W15S:牆段-9]30.00*15+[W15S:牆段-10]30.00*15+[W15S:牆段-11]65.00*15+[W15S:牆段-12]30.00*15)/10000=0.75 M2

模版小計: 9.64 -[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.75=8.89 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=4.23 M2

RC計算:

$2570.0 \times 37.5 / 10000 \times 16 / 100 = 1.542 \text{ M3}$

RC小計: $1.542 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 1.542 \text{ M3}$

-----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=980.70 M*(1-0.0000)=980.70 M (980.70 M*0.994/1000= 0.9748 T)

#5=60.15 M*(1-0.0000)=60.15 M (60.15 M*1.560/1000= 0.0938 T)

鋼筋小計(主要筋)= 1.069 T

模版小計(清)= 8.89 M2

側模小計(普通模)= 4.23 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 1.542 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS, 位置序號: 18 [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): $10 \times 2 + (16-6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(910/100) = 9 \text{ 行}$

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

工作筋總長: $50.00 \times 9 \times 0 / 100 = 0.00 \text{ M}$

#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: $62.50 \times (\text{ceiling}(910.00/200) + 1) = 375.00 \text{ cm}$

短向總長: $910.00 \times (\text{ceiling}(37.50/200) + 1) = 1820.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(375.00 + 1820.00) / 100 = 21.95 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $910.0 \times 37.5 / 10000 = 3.41 \text{ M2}$

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: 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:

$([\text{W15S:牆段-1}]30.00 \times 15 + [\text{W15S:牆段-2}]65.00 \times 15 + [\text{W15S:牆段-3}]30.00 \times 15 + [\text{W15S:牆段-4}]30.00 \times 15 + [\text{W15S:牆段-5}]65.00 \times 15 + [\text{W15S:牆段-6}]30.00 \times 15) / 10000 = 0.38 \text{ M2}$

模版小計: $3.41 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.38 = 3.04 \text{ M2}$

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):=1.58 M2

RC計算:

$910.0 \times 37.5 / 10000 \times 16 / 100 = 0.546 \text{ M3}$

RC小計: $0.546 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.546 \text{ M3}$

-----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=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: 3F, 版ID: CS, 位置序號: 84 [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 (52.5/15)+1)/100	39.90
----	---	-----------	---	-------

#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})77.50 + [\text{延伸+彎鉤}]48 \times 48] \times (\text{Round}(750/10) + 1) / 100$	131.86
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})750.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(52.5/15) + 1) / 100$	39.90
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})77.50 + [\text{延伸+彎鉤}]48 \times 48] \times (\text{Round}(750/10) + 1) / 100$	131.86

工作筋計算:

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

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

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $750.0 \times 52.5 / 10000 = 3.94 \text{ M}^2$

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

模版小計: $3.94 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 3.94 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $= 1.20 \text{ M}^2$

RC計算:

$750.0 \times 52.5 / 10000 \times 16 / 100 = 0.630 \text{ M}^3$

RC小計: $0.630 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.630 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4 = $343.52 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 343.52 \text{ M}$ ($343.52 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.3415 \text{ T}$)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.371 T

模版小計(清) = 3.94 M²

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

混凝土小計 = 0.630 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS, 位置序號: 93 [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	$[(\text{長邊(樑心)})80.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(37.5/15) + 1) / 100$	3.84
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})37.50 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(80/10) + 1) / 100$	7.70
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})80.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(37.5/15) + 1) / 100$	3.84
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})37.50 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(80/10) + 1) / 100$	7.70

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(80/100) = 0 \text{ 行}$

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $37.50 \times (\text{ceiling}(80.00/200) + 1) = 75.00 \text{ cm}$

短向總長: $80.00 \times (\text{ceiling}(37.50/200) + 1) = 160.00 \text{ cm}$

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $80.0 \times 37.5 / 10000 = 0.30 \text{ M}^2$

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

版邊沿封模計算:

(+第4邊: $80.00 \times 16 / 10000 = 0.13 \text{ M}^2$)

版底牆連接模版扣除:

([W15S:牆段-1]30.00*15+[W15S:牆段-2]65.00*15+[W15S:牆段-3]30.00*15)/10000= 0.19 M2

模版小計:0.30-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.19=0.11 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.13 M2

RC計算:

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

RC小計:0.048-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.048 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=23.07 M*(1-0.0000)=23.07 M (23.07 M*0.994/1000= 0.0229 T)

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

鋼筋小計(主要筋)= 0.027 T

模版小計(清)= 0.11 M2

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

混凝土小計 = 0.048 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS, 位置序號: 98 [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 (52.5/15)+1)/100	39.90
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	([短邊(樑心)]77.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (750/10)+1)/100	131.86
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]750.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (52.5/15)+1)/100	39.90
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	([短邊(樑心)]77.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (750/10)+1)/100	131.86

工作筋計算:

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

垂直向排數: 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=343.52 M*(1-0.0000)=343.52 M (343.52 M*0.994/1000= 0.3415 T)

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

鋼筋小計(主要筋)= 0.371 T

模版小計(清)= 3.94 M2

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

混凝土小計 = 0.630 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS, 位置序號: 109 [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 (37.5/15)+1)/100	3.84
----	---	-----------	---	------

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(80/100) = 0 \text{ 行}$

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $37.50 * (\text{ceiling}(80.00/200) + 1) = 75.00 \text{ cm}$

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $80.0*37.5 / 10000 = 0.30 \text{ M}^2$

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

版邊沿封模計算:

(+第3邊: $37.50*16$ + 第4邊: $80.00*16$) / 10000 = 0.19 M²

版底牆連接模版扣除:

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

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): $= 0.19 \text{ M}^2$

RC計算:

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

RC小計: $0.048 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.048 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4 = $23.07 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 23.07 \text{ M}$ ($23.07 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.0229 \text{ T}$)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.027 T

模版小計(清) = 0.11 M²

側模小計(普通模) = 0.19 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: 3F, 版ID: CS, 位置序號: 75 [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	$[(\text{長邊(樑心)})345.00 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round}(37.5/15) + 1) / 100$	13.23
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})62.50 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(345/10) + 1) / 100$	38.68
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})345.00 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round}(37.5/15) + 1) / 100$	13.23
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})62.50 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(345/10) + 1) / 100$	38.68

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(37.5/100) = 0 \text{ 行}$

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

工作筋總長: $50.00*0*3/100 = 0.00 \text{ M}$

#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: $345.00 * (\text{ceiling}(37.50/200) + 1) = 690.00 \text{ cm}$

短向總長: $62.50 * (\text{ceiling}(345.00/200) + 1) = 187.50 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(690.00 + 187.50) / 100 = 8.78 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $37.5*345.0 / 10000 = 1.29 \text{ M}^2$

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:

$$(+第3邊:345.00*16)/10000=0.55 \text{ M2}$$

版底牆連接模版扣除:

$$([W15:牆段-1]345.00*15)/10000= 0.52 \text{ M2}$$

$$\text{模版小計:} 1.29-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.52=0.78 \text{ M2}$$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

$$\text{側模小計(普通模):}=0.55 \text{ M2}$$

RC計算:

$$37.5*345.0/ 10000 *16/100= 0.207 \text{ M3}$$

$$\text{RC小計:} 0.207-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.207 \text{ M3}$$

-----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)

$$\#4=103.81 \text{ M}*(1-0.0000)=103.81 \text{ M} (103.81 \text{ M}*0.994/1000= 0.1032 \text{ T})$$

$$\#5=8.78 \text{ M}*(1-0.0000)=8.78 \text{ M} (8.78 \text{ M}*1.560/1000= 0.0137 \text{ T})$$

$$\text{鋼筋小計(主要筋)} = 0.117 \text{ T}$$

$$\text{模版小計(清)} = 0.78 \text{ M2}$$

$$\text{側模小計(普通模)} = 0.55 \text{ M2} (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)$$

$$\text{混凝土小計} = 0.207 \text{ M3}$$

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS, 位置序號: 79 [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(37.5/15)+1)/100	3.84
#4		雙層簡易式短向上層	[(長邊(樑心))37.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(80/10)+1)/100	7.70
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))80.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(37.5/15)+1)/100	3.84
#4		雙層簡易式短向下層	[(長邊(樑心))37.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(80/10)+1)/100	7.70

工作筋計算:

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

$$\text{垂直向排數: } \text{Int}(80/100)= 0 \text{ 行}$$

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

$$\text{長向總長: } 37.50*(\text{ceiling}(80.00/200)+1)= 75.00 \text{ cm}$$

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

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

模版計算:

$$\text{模版面積: 計算式: } 80.0*37.5/ 10000 = 0.30 \text{ M2}$$

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

版邊沿封模計算:

$$(+第4邊:80.00*16)/10000=0.13 \text{ M2}$$

版底牆連接模版扣除:

$$([W15S:牆段-1]30.00*15+[W15S:牆段-2]65.00*15+[W15S:牆段-3]30.00*15)/10000= 0.19 \text{ M2}$$

$$\text{模版小計:} 0.30-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.19=0.11 \text{ M2}$$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

$$\text{側模小計(普通模):}=0.13 \text{ M2}$$

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

$$\#4=23.07 \text{ M}*(1-0.0000)=23.07 \text{ M} (23.07 \text{ M}*0.994/1000= 0.0229 \text{ T})$$

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

$$\text{鋼筋小計(主要筋)} = 0.027 \text{ T}$$

$$\text{模版小計(清)} = 0.11 \text{ M2}$$

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

$$\text{混凝土小計} = 0.048 \text{ M3}$$

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS1, 位置序號: 68 [X6:-149,Y7:+166];尺寸(樑口□):160.29 * 160.29 cm ;[擴充半樑]:193.15 * 193.15 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})193.15 + [\text{延伸+彎鉤}60+60] * (\text{Round } (160.29/15)+1)/100]$	37.58
#5		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})193.15 + [\text{延伸+搭接}60*1] * (\text{Round } (160.29/15)+1)/100]$	30.38
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})193.15 + [\text{延伸+彎鉤}60+60] * (\text{Round } (160.29/15)+1)/100]$	37.58
#5		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})193.15 + [\text{延伸+搭接}60*1] * (\text{Round } (160.29/15)+1)/100]$	30.38

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(160.29/100) = 1 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(160.29/100) = 1 \text{ 列}$

工作筋總長: $68.00*1*1/100 = 0.68 \text{ M}$

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $193.15 * (\text{ceiling}(160.29/200)+1) = 386.30 \text{ cm}$

短向總長: $193.15 * (\text{ceiling}(160.29/200)+1) = 386.30 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(386.30+386.30)/100 = 7.73 \text{ M}$

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] $2.57 = 2.57 \text{ M}^2$

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: $11.53*25$ +第3邊: $41.88*25$ +第4邊: $41.87*25$ +第5邊: $41.87*25$ +第6邊: $41.88*25$ +第7邊: $41.87*25$ +第8

邊: $41.87*25$ +第9邊: $41.88*25$ +第10邊: $41.86*25$ +第11邊: $41.88*25$ +第12邊: $41.87*25$ +第13邊: $41.89*25$)/10000=1.18

M2

模版小計: $2.57 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 2.57 \text{ M}^2$

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): $= 1.18 \text{ M}^2$

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $2.57*25/100 = 0.642 \text{ M}^3$

RC小計: $0.642 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.642 \text{ M}^3$

-----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= $135.91 \text{ M} * (1-0.0000) = 135.91 \text{ M}$ ($135.91 \text{ M} * 1.560/1000 = 0.2120 \text{ T}$)

#6= $8.41 \text{ M} * (1-0.0000) = 8.41 \text{ M}$ ($8.41 \text{ M} * 2.250/1000 = 0.0189 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.231 T

模版小計(清) = 2.57 M^2

側模小計(普通模) = 1.18 M^2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.642 M^3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS1, 位置序號: 73 [X7:+230,Y7:-51];尺寸(樑口□):262.91 * 262.91 cm ;[擴充半樑]:291.07 * 291.07 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})291.07 + [\text{延伸+搭接}60*1] * (\text{Round } (262.91/15)+1)/100]$	66.70
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})291.07 + [\text{延伸+彎鉤}60+60] * (\text{Round } (262.91/15)+1)/100]$	78.10
#5		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})291.07 + [\text{延伸+搭接}60*1] * (\text{Round } (262.91/15)+1)/100]$	66.70
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})291.07 + [\text{延伸+彎鉤}60+60] * (\text{Round } (262.91/15)+1)/100]$	78.10

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(262.91/100) = 2 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(262.91/100) = 2 \text{ 列}$

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: $291.07 * (\text{ceiling}(262.91/200)+1) = 873.21 \text{ cm}$

短向總長: $291.07 * (\text{ceiling}(262.91/200)+1) = 873.21 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(873.21+873.21)/100 = 17.46 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $6.91 = 6.91 \text{ M}^2$
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第4邊: $6.72*25$ +第5邊: $41.87*25$ +第6邊: $35.69*25$)/10000=0.21 M2
模版小計: 6.91 -[版開口] 0.00 +[版開口封模] 0.00 = 6.91 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)= 0.21 M^2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $6.91*25/100 = 1.728 \text{ M}^3$
RC小計: 1.728 -[版開口RC] 0.000 -[中空扣除] 0.000 = 1.728 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= $289.61 \text{ M}*(1-0.0000)=289.61 \text{ M}$ ($289.61 \text{ M}*1.560/1000 = 0.4518 \text{ T}$)

#6= $20.18 \text{ M}*(1-0.0000)=20.18 \text{ M}$ ($20.18 \text{ M}*2.250/1000 = 0.0454 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.497 T

模版小計(清) = 6.91 M^2

側模小計(普通模) = 0.21 M^2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 1.728 M^3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S0, 位置序號: 41 [X5:+173,Y15:+250];尺寸(樑口□): $262.90 * 262.90 \text{ cm}$;[擴充半樑]: $283.78 * 283.78 \text{ cm}$; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心)) 283.78 + [延伸-搭接] $48*1$]*(Round ($262.9/20$)+1)/100	46.45
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心)) 283.78 + [延伸-搭接] $48*1$]*(Round ($262.9/20$)+1)/100	46.45
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心)) 283.78 + [延伸-搭接] $48*1$]*(Round ($262.9/20$)+1)/100	46.45
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心)) 283.78 + [延伸-搭接] $48*1$]*(Round ($262.9/20$)+1)/100	46.45

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(262.9/100) = 2 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(262.9/100) = 2 \text{ 列}$

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $283.78*(\text{ceiling}(262.90/200)+1) = 851.34 \text{ cm}$

短向總長: $283.78*(\text{ceiling}(262.90/200)+1) = 851.34 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(851.34+851.34)/100 = 17.03 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $6.91 = 6.91 \text{ M}^2$

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

版邊沿封模計算:

(+第3邊: $40.24*16$ +第4邊: $40.23*16$ +第5邊: $44.12*16$ +第6邊: $44.75*16$ +第7邊: $43.99*16$ +第8邊: $44.37*16$ +第9邊: $44.40*16$ +第10邊: $43.98*16$ +第11邊: $44.73*16$ +第12邊: $44.01*16$ +第13邊: $43.23*16$ +第14邊: $16.33*16$)/10000=0.79 M2

版底牆連接模版扣除:

([W20S:牆段-1] $62.75*20$ + [W20:牆段-2] $7.66*20$ + [W20:牆段-3] $15.39*20$ + [W20:牆段-4] $15.39*20$ + [W20:牆段-5] $15.37*20$ + [W20:牆段-6] $19.64*20$ + [W20:牆段-7] $19.62*20$ + [W20:牆段-8] $19.63*20$ + [W20:牆段-9] $17.11*20$ + [W20:牆段-10] $14.98*20$ + [W20:牆段-11] $11.71*20$ + [W20:牆段-12] $17.67*20$ + [W20:牆段-13] $17.67*20$ + [W20:牆段-14] $11.69*20$ + [W20:牆段-15] $19.31*20$ + [W20:牆段-16] $24.68*20$ + [W20:牆段-17] $15.65*20$ + [W20:牆段-18] $15.69*20$ + [W20:牆段-19] $15.69*20$ + [W20:牆段-20] $15.99*20$ + [W20:牆段-21] $25.90*20$ + [W20:牆段-22] $29.43*20$ + [W20:牆段-23] $32.75*20$ + [W20:牆段-24] $39.44*20$ + [W20:牆段-25] $46.51*20$)/10000= 1.09 M2

模版小計: 6.91 -[版開口] 0.00 + [版開口封模] 0.00 -[版底牆交接] 1.09 = 5.82 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)= 0.79 M^2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $6.91*16/100 = 1.106 \text{ M}^3$

RC小計: 1.106 -[版開口RC] 0.000 -[中空扣除] 0.000 = 1.106 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= $185.80 \text{ M}*(1-0.0000)=185.80 \text{ M}$ ($185.80 \text{ M}*0.994/1000 = 0.1847 \text{ T}$)

#5= $19.03 \text{ M}*(1-0.0000)=19.03 \text{ M}$ ($19.03 \text{ M}*1.560/1000 = 0.0297 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.214 T

模版小計(清) = 5.82 M^2

側模小計(普通模) = 0.79 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 1.106 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S0, 位置序號: 16 [X4:+143,Y16:-238];尺寸(樑口□):277.45 * 277.45 cm ;[擴充半樑]:297.90 * 297.90 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))297.90+[延伸-搭接]48*1)*(Round (277.45/20)+1)/100	51.89
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))297.90+[延伸-搭接]48*1)*(Round (277.45/20)+1)/100	51.89
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))297.90+[延伸-搭接]48*1)*(Round (277.45/20)+1)/100	51.89
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))297.90+[延伸-搭接]48*1)*(Round (277.45/20)+1)/100	51.89

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(277.45/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(277.45/100)=2$ 列

工作筋總長: $50.00*2*2/100=2.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $297.90*(\text{ceiling}(277.45/200)+1)=893.70$ cm

短向總長: $297.90*(\text{ceiling}(277.45/200)+1)=893.70$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(893.70+893.70)/100=17.87$ M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積口]7.70 = 7.70 M2

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

版邊沿封模計算:

(+第4邊:43.12*16+第5邊:44.01*16+第6邊:41.68*16+第7邊:43.79*16+第8邊:44.01*16+第9邊:43.82*16+第10

邊:44.01*16+第11邊:43.82*16+第12邊:44.01*16+第13邊:28.12*16+第14邊:40.23*16+第15邊:40.23*16+第16

邊:25.02*16)/10000=0.84 M2

版底牆連接模版扣除:

[(W20:牆段-1]84.28*20+[W20:牆段-2]24.84*20+[W20:牆段-3]19.70*20+[W20:牆段-4]19.73*20+[W20:牆段-5]19.73*20+[W20:牆段-6]19.72*20+[W20:牆段-7]19.74*20+[W20:牆段-8]15.66*20+[W20:牆段-9]17.68*20+[W20:牆段-10]15.68*20+[W20:牆段-11]17.09*20+[W20:牆段-12]18.72*20+[W20:牆段-13]18.93*20+[W20:牆段-14]19.62*20+[W20:牆段-15]19.61*20+[W20:牆段-16]20.47*20+[W20:牆段-17]15.58*20+[W20:牆段-18]14.78*20+[W20:牆段-19]11.74*20+[W20:牆段-20]15.70*20+[W20:牆段-21]17.64*20+[W20:牆段-22]22.74*20+[W20:牆段-23]20.41*20+[W20:牆段-24]22.71*20+[W20:牆段-25]23.87*20+[W20:牆段-26]19.58*20+[W20:牆段-27]21.53*20+[W20:牆段-28]19.17*20+[W20:牆段-29]3.53*20)/10000= 1.20 M2

模版小計: $7.70-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]1.20=6.50$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模)=0.84 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口] $7.70*16/100=1.232$ M3

RC小計: $1.232-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=1.232$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $207.54 \text{ M}*(1-0.0000)=207.54 \text{ M}$ ($207.54 \text{ M}*0.994/1000=0.2063 \text{ T}$)

#5= $19.87 \text{ M}*(1-0.0000)=19.87 \text{ M}$ ($19.87 \text{ M}*1.560/1000=0.0310 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.237 T

模版小計(清) = 6.50 M2

側模小計(普通模) = 0.84 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 1.232 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S0, 位置序號: 23 [X4:+194,Y14:+71];尺寸(樑口□):173.58 * 173.58 cm ;[擴充半樑]:201.25 * 201.25 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))201.25+[延伸-搭接]48*1)*(Round (173.58/20)+1)/100	24.93
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))201.25+[延伸-搭接]48*1)*(Round (173.58/20)+1)/100	24.93

#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})201.25 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(173.58/20) + 1) / 100$	24.93
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})201.25 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(173.58/20) + 1) / 100$	24.93

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(173.58/100) = 1 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(173.58/100) = 1 \text{ 列}$

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: $201.25 \times (\text{ceiling}(173.58/200) + 1) = 402.50 \text{ cm}$

短向總長: $201.25 \times (\text{ceiling}(173.58/200) + 1) = 402.50 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(402.50 + 402.50) / 100 = 8.05 \text{ M}$

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] $3.01 = 3.01 \text{ M}^2$

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: 42.09×16 + 第2邊: 8.42×16 + 第5邊: 43.65×16 + 第6邊: 36.58×16 + 第7邊: 41.91×16 + 第8邊: 42.70×16 + 第9邊: 40.44×16 + 第10邊: 42.08×16 + 第11邊: 16.84×16 + 第12邊: 8.42×16) / 10000 = 0.52 M²

版底牆連接模版扣除:

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

模版小計: $3.01 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.67 = 2.34 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

側模小計(普通模): 0.52 M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $3.01 \times 16 / 100 = 0.482 \text{ M}^3$

RC小計: $0.482 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.482 \text{ M}^3$

-----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 = $99.70 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 99.70 \text{ M}$ ($99.70 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.0991 \text{ T}$)

#5 = $8.55 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 8.55 \text{ M}$ ($8.55 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0133 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.112 T

模版小計(清) = 2.34 M²

側模小計(普通模) = 0.52 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.482 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S0, 位置序號: 9 [X3:-193,Y15:-107]; 尺寸(樑口□): 276.07 * 276.07 cm ; [擴充半樑]: 303.16 * 303.16 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})303.16 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(276.07/20) + 1) / 100$	52.67
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})303.16 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(276.07/20) + 1) / 100$	52.67
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})303.16 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(276.07/20) + 1) / 100$	52.67
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})303.16 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(276.07/20) + 1) / 100$	52.67

角隅筋計算:

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(276.07/100) = 2 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(276.07/100) = 2 \text{ 列}$

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $303.16 \times (\text{ceiling}(276.07/200) + 1) = 909.48 \text{ cm}$

短向總長: $303.16 \times (\text{ceiling}(276.07/200) + 1) = 909.48 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: (909.48+909.48)/100= 18.19 M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $7.62 = 7.62 \text{ M}^2$

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

版邊沿封模計算:

(+第6邊:36.44*16+第7邊:40.23*16+第8邊:42.70*16+第9邊:44.39*16+第10邊:42.18*16+第11邊:42.18*16+第12邊:40.75*16+第13邊:36.65*16)/10000=0.52 M2

版底牆連接模版扣除:

([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:7.62-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.85=6.77 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] $7.62*16/100 = 1.219 \text{ M}^3$

RC小計:1.219-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.219 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=210.70 M*(1-0.0000)=210.70 M (210.70 M*0.994/1000= 0.2094 T)

#5=20.19 M*(1-0.0000)=20.19 M (20.19 M*1.560/1000= 0.0315 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) = 0.335 T

模版小計(清)= 6.77 M2

側模小計(普通模) = 0.52 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 1.219 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S5, 位置序號: 114 [X12:-186,Y5:+91];尺寸(樑口□):445.00 * 250.00 cm ;[擴充半樑]:495.00 * 300.00 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 (250/20)+1)/100	70.59
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]300.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	80.04
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (250/20)+1)/100	70.59
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]300.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (445/20)+1)/100	80.04

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(445/100) = 4 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(250/100) = 2 \text{ 列}$

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $300.00*(\text{ceiling}(445.00/200)+1) = 1200.00 \text{ cm}$

短向總長: $495.00*(\text{ceiling}(250.00/200)+1) = 1485.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1200.00+1485.00)/100 = 26.85 \text{ M}$

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] $11.01 = 11.01 \text{ M}^2$

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]250.00*15)/10000= 0.38 M2

模版小計:11.01-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.38=10.63 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] $11.01*16/100 = 1.761 \text{ M}^3$

RC小計:1.761-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.761 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=301.26 M*(1-0.0000)=301.26 M (301.26 M*0.994/1000= 0.2995 T)

#5=30.85 M*(1-0.0000)=30.85 M (30.85 M*1.560/1000= 0.0481 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.348 T
 模版小計(清) = 10.63 M2
 混凝土小計 = 1.761 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S0, 位置序號: 76 [X7:+122,Y14:+133];尺寸(樑口□):215.00 * 194.99 cm ;[擴充半樑]:265.00 * 219.99 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))265.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (194.99/20)+1)/100	34.43
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))219.99+[延伸-搭接]48*1)*(Round (215/20)+1)/100	32.16
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))265.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (194.99/20)+1)/100	34.43
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))219.99+[延伸-搭接]48*1)*(Round (215/20)+1)/100	32.16

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(215/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(194.99/100)=1$ 列

工作筋總長: $50.00*2*1/100=1.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $219.99*(\text{ceiling}(215.00/200)+1)=659.97$ cm

短向總長: $265.00*(\text{ceiling}(194.99/200)+1)=530.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(659.97+530.00)/100=11.90$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $215.0*195.0/10000=4.19$ M2

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

版邊沿封模計算:

(+第4邊: $215.00*16/10000=0.34$ M2

版底牆連接模版扣除:

([W15B:牆段-1] $215.00*15/10000=0.32$ M2

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $=0.34$ M2

RC計算:

$215.0*195.0/10000*16/100=0.671$ M3

RC小計: $0.671-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=0.671$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $133.18\text{ M}*(1-0.0000)=133.18\text{ M}$ ($133.18\text{ M}*0.994/1000=0.1324\text{ T}$)

#5= $12.90\text{ M}*(1-0.0000)=12.90\text{ M}$ ($12.90\text{ M}*1.560/1000=0.0201\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.153 T

模版小計(清) = 3.87 M2

側模小計(普通模) = 0.34 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.671 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS2, 位置序號: 115 [X12:-236,Y6:-29];尺寸(樑口□):251.76 * 251.76 cm ;[擴充半樑]:285.75 * 285.75 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))285.75+[延伸-搭接]60*1)*(Round (251.76/15)+1)/100	62.24
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))285.75+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (251.76/15)+1)/100	73.04
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))285.75+[延伸-搭接]60*1)*(Round (251.76/15)+1)/100	62.24
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))285.75+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (251.76/15)+1)/100	73.04

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: $\text{Int}(251.76/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(251.76/100)=2$ 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: $285.75*(\text{ceiling}(251.76/200)+1)=857.25$ cm

短向總長: $285.75*(\text{ceiling}(251.76/200)+1)=857.25$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(857.25+857.25)/100=17.15$ 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] $6.34=6.34$ 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:

(+第5邊: $5.78*25$ +第6邊: $31.29*25$ +第7邊: $31.29*25$ +第8邊: $31.29*25$ +第9邊: $31.29*25$ +第10邊: $31.29*25$ +第11邊: $31.29*25$ +第12邊: $72.78*25$)/10000=0.67 M²

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1] $105.00*15$)/10000=0.16 M²

模版小計: 6.34 -[版開口] 0.00 + [版開口封模] 0.00 -[版底牆交接] $0.16=6.18$ 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):=0.67 M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $6.34*25/100=1.585$ M³

RC小計: 1.585 -[版開口RC] 0.000 -[中空扣除] $0.000=1.585$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5=270.54 M*(1-0.0000)=270.54 M (270.54 M* $1.560/1000=0.4220$ T)

#6=19.87 M*(1-0.0000)=19.87 M (19.87 M* $2.250/1000=0.0447$ T)

鋼筋小計(主要筋)=0.467 T

模版小計(清)=6.18 M²

側模小計(普通模)=0.67 M² (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計=1.585 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S4, 位置序號: 120 [X15:+197,Y5:-222];尺寸(樑口□):174.21 * 174.21 cm ;[擴充半樑]:200.87 * 200.87 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)] 200.87 + [延伸+搭接] $60*1$)*(Round ($174.21/20$)+1)/100	26.09
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	([短邊(樑心)] 200.87 + [延伸+彎鉤] $60+60$)*(Round ($174.21/15$)+1)/100	41.71
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)] 200.87 + [延伸+搭接] $60*1$)*(Round ($174.21/20$)+1)/100	26.09
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	([短邊(樑心)] 200.87 + [延伸+彎鉤] $60+60$)*(Round ($174.21/15$)+1)/100	41.71

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: $\text{Int}(174.21/100)=1$ 行

水平向排數: $\text{Int}(174.21/100)=1$ 列

工作筋總長: $68.00*1*1/100=0.68$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $200.87*(\text{ceiling}(174.21/200)+1)=401.74$ cm

短向總長: $200.87*(\text{ceiling}(174.21/200)+1)=401.74$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(401.74+401.74)/100=8.03$ 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] $3.04=3.04$ M²

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

版邊沿封模計算:

(+第1邊: $80.76*25$ +第2邊: $399.94*25$ +第3邊: $80.75*25$)/10000=1.40 M²

模版小計: 3.04 -[版開口] 0.00 + [版開口封模] $0.00=3.04$ 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):=1.40 M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $3.04*25/100=0.759$ M³

RC小計: 0.759 -[版開口RC] 0.000 -[中空扣除] $0.000=0.759$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5=135.60 M*(1-0.0000)=135.60 M (135.60 M* $1.560/1000=0.2115$ T)

#6=8.71 M*(1-0.0000)=8.71 M (8.71 M* $2.250/1000=0.0196$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.231 T
 模版小計(清) = 3.04 M2
 側模小計(普通模) = 1.40 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.759 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S4, 位置序號: 116 [X13:-245,Y4:+201];尺寸(樑口□):29.99 * 888.39 cm ;[擴充半樑]:54.99 * 913.39 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)]913.39+[搭接-長上]60*1+[延伸+彎鉤]60+60)* (Round(29.99/20)+1)/100	21.87
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	([短邊(樑心)]54.99+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (888.39/15)+1)/100	104.99
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)]913.39+[搭接-長下]60*1+[延伸+彎鉤]60+60)* (Round(29.99/20)+1)/100	21.87
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	([短邊(樑心)]54.99+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (888.39/15)+1)/100	104.99

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(25-6)*2+10=68.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(29.99/100)=0$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(888.39/100)=8$ 列
 工作筋總長: $68.00*0*8/100=0.00$ M
 #6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $913.39*(\text{ceiling}(29.99/200)+1)=1826.78$ cm
 短向總長: $54.99*(\text{ceiling}(888.39/200)+1)=329.94$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1826.78+329.94)/100=21.57$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $30.0*888.4/10000=2.67$ 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:
 (+第1邊: $888.39*25/10000=2.22$ M2)
 模版小計: $2.67-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=2.67$ M2
 註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模): $=2.22$ M2

RC計算:

$30.0*888.4/10000*25/100=0.666$ M3
 RC小計: $0.666-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=0.666$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5= $253.72\text{ M}*(1-0.0000)=253.72\text{ M}$ ($253.72\text{ M}*1.560/1000=0.3958\text{ T}$)
 #6= $21.57\text{ M}*(1-0.0000)=21.57\text{ M}$ ($21.57\text{ M}*2.250/1000=0.0485\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.444 T

模版小計(清) = 2.67 M2

側模小計(普通模) = 2.22 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.666 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS1, 位置序號: 66 [X6:-70,Y5:+151];尺寸(樑口□):185.60 * 185.60 cm ;[擴充半樑]:221.80 * 221.80 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]221.80+[延伸-搭接]60*1)*(Round (185.6/15)+1)/100	36.63
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]221.80+[延伸-搭接]60*1)*(Round (185.6/15)+1)/100	36.63
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]221.80+[延伸-搭接]60*1)*(Round (185.6/15)+1)/100	36.63
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]221.80+[延伸-搭接]60*1)*(Round (185.6/15)+1)/100	36.63

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(185.6/100) = 1$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(185.6/100) = 1$ 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: $221.80 \times (\text{ceiling}(185.60/200) + 1) = 443.60$ cm
 短向總長: $221.80 \times (\text{ceiling}(185.60/200) + 1) = 443.60$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(443.60 + 443.60)/100 = 8.87$ M

模版計算:
 模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $3.44 = 3.44$ 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: 39.29×25 +第2邊: 41.87×25 +第3邊: 41.86×25 +第4邊: 41.87×25 +第5邊: 41.87×25 +第6邊: 41.87×25 +第7邊: 41.87×25 +第8邊: 41.87×25 +第9邊: 41.87×25 +第10邊: 41.87×25 +第11邊: 41.87×25 +第12邊: 41.87×25 +第13邊: 41.87×25 +第14邊: 41.87×25 +第15邊: 41.87×25)/10000=1.56 M²
 模版小計: 3.44 -[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=3.44 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)=1.56 M²

RC計算:
 [不規則形狀直接計算取得之面積] $3.44 \times 25/100 = 0.861$ M³
 RC小計: 0.861 -[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.861 M³
 -----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #5= 146.54 M*(1-0.0000)= 146.54 M (146.54 M* $1.560/1000 = 0.2286$ T)
 #6= 9.55 M*(1-0.0000)= 9.55 M (9.55 M* $2.250/1000 = 0.0215$ T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.250 T
 模版小計(清) = 3.44 M²
 側模小計(普通模) = 1.56 M² (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.861 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS1, 位置序號: 94 [X9:+136,Y4:+137];尺寸(樑口□):270.46 * 270.46 cm ;[擴充半樑]:297.13 * 297.13 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]297.13+[延伸-搭接]60*1)*(Round (270.46/15)+1)/100	67.85
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]297.13+[延伸-搭接]60*1)*(Round (270.46/15)+1)/100	67.85
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]297.13+[延伸-搭接]60*1)*(Round (270.46/15)+1)/100	67.85
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]297.13+[延伸-搭接]60*1)*(Round (270.46/15)+1)/100	67.85

工作筋計算:
 #6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (25 - 6) \times 2 + 10 = 68.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(270.46/100) = 2$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(270.46/100) = 2$ 列
 工作筋總長: $68.00 \times 2 \times 2/100 = 2.72$ 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: $297.13 \times (\text{ceiling}(270.46/200) + 1) = 891.39$ cm
 短向總長: $297.13 \times (\text{ceiling}(270.46/200) + 1) = 891.39$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(891.39 + 891.39)/100 = 17.83$ 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] $7.31 = 7.31$ M²
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第1邊: 92.50×25 +第6邊: 15.89×25 +第7邊: 62.80×25 +第8邊: 62.80×25 +第9邊: 62.80×25 +第10邊: 62.80×25 +第11邊: 62.80×25 +第12邊: 63.20×25 +第13邊: 134.60×25)/10000=1.55 M²
 模版小計: 7.31 -[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=7.31 M²
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模)=1.55 M²

RC計算:
 [不規則形狀直接計算取得之面積] $7.31 \times 25/100 = 1.829$ M³
 RC小計: 1.829 -[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.829 M³
 -----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #5= 271.42 M*(1-0.0000)= 271.42 M (271.42 M* $1.560/1000 = 0.4234$ T)
 #6= 20.55 M*(1-0.0000)= 20.55 M (20.55 M* $2.250/1000 = 0.0462$ T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.470 T

模版小計(清)= 7.31 M2
 側模小計(普通模) = 1.55 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 1.829 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS1, 位置序號: 86 [X8:-79,Y5:+128];尺寸(樑口□):287.81 * 287.81 cm ;[擴充半樑]:326.46 * 326.46 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))326.46+[延伸-搭接]60*1)*(Round (287.81/15)+1)/100	77.29
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))326.46+[延伸-搭接]60*1)*(Round (287.81/15)+1)/100	77.29
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))326.46+[延伸-搭接]60*1)*(Round (287.81/15)+1)/100	77.29
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))326.46+[延伸-搭接]60*1)*(Round (287.81/15)+1)/100	77.29

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: $\text{Int}(287.81/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(287.81/100)=2$ 列

工作筋總長: $68.00*2*2/100=2.72$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $326.46*(\text{ceiling}(287.81/200)+1)=979.38$ cm

短向總長: $326.46*(\text{ceiling}(287.81/200)+1)=979.38$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(979.38+979.38)/100=19.59$ 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]8.28 = 8.28 M2

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

版邊沿封模計算:

(+第1邊:63.19*25+第2邊:62.80*25+第3邊:62.80*25+第4邊:62.80*25+第5邊:62.80*25+第6邊:62.80*25+第7

邊:62.80*25+第8邊:62.81*25+第9邊:1.98*25)/10000=1.26 M2

模版小計:8.28-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=8.28 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=1.26 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]8.28*25/100= 2.071 M3

RC小計:2.071-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.071 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5=309.17 M*(1-0.0000)=309.17 M (309.17 M*1.560/1000= 0.4823 T)

#6=22.31 M*(1-0.0000)=22.31 M (22.31 M*2.250/1000= 0.0502 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.532 T

模版小計(清)= 8.28 M2

側模小計(普通模) = 1.26 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 2.071 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S0, 位置序號: 74 [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: $\text{Int}(237.01/100) = 2$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(237.01/100) = 2$ 列
 工作筋總長: $50.00 \times 2 \times 2/100 = 2.00$ 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: $268.47 \times (\text{ceiling}(237.01/200) + 1) = 805.41$ cm
 短向總長: $268.47 \times (\text{ceiling}(237.01/200) + 1) = 805.41$ 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: $5.62 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 5.62$ 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] $5.62 \times 16/100 = 0.899$ M³
 RC小計: $0.899 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.899$ 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= $177.04 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 177.04 \text{ M}$ ($177.04 \text{ M} \times 0.994/1000 = 0.1760 \text{ T}$)
 #5= $18.11 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 18.11 \text{ M}$ ($18.11 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.0282 \text{ T}$)
 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: 3F, 版ID: S10W, 位置序號: 3 [X3:-183,Y1:+160];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

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

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

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

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

-----計算結果小計-----

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

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S10W, 位置序號: 6 [X3:-183,Y3:-10];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

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

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!

#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $57.00 * (\text{ceiling}(50.00/200) + 1) = 114.00 \text{ cm}$

短向總長: $50.00 * (\text{ceiling}(32.00/200) + 1) = 100.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(114.00 + 100.00) / 100 = 2.14 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $50.0 * 32.0 / 10000 = 0.16 \text{ M}^2$

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: $32.00 * 10 / 10000 = 0.03 \text{ M}^2$)

模版小計: $0.16 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.16 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $= 0.03 \text{ M}^2$

RC計算:

$50.0 * 32.0 / 10000 * 10 / 100 = 0.016 \text{ M}^3$

RC小計: $0.016 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.016 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#3 = $8.15 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 8.15 \text{ M}$ ($8.15 \text{ M} * 0.560 / 1000 = 0.0046 \text{ T}$)

#4 = $2.14 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 2.14 \text{ M}$ ($2.14 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.0021 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.007 T

模版小計(清) = 0.16 M²

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

混凝土小計 = 0.016 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S10W, 位置序號: 17 [X4:+96,Y7:-125];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

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

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!

#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $57.00 * (\text{ceiling}(50.00/200) + 1) = 114.00 \text{ cm}$

短向總長: $50.00 * (\text{ceiling}(32.00/200) + 1) = 100.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(114.00 + 100.00) / 100 = 2.14 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $50.0 * 32.0 / 10000 = 0.16 \text{ M}^2$

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: $32.00 * 10 / 10000 = 0.03 \text{ M}^2$)

模版小計: $0.16 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.16 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $= 0.03 \text{ M}^2$

RC計算:

$50.0 * 32.0 / 10000 * 10 / 100 = 0.016 \text{ M}^3$

RC小計: $0.016 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.016 \text{ M}^3$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#3 = $8.15 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 8.15 \text{ M}$ ($8.15 \text{ M} * 0.560 / 1000 = 0.0046 \text{ T}$)

#4 = $2.14 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 2.14 \text{ M}$ ($2.14 \text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.0021 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.007 T

模版小計(清) = 0.16 M²

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

混凝土小計 = 0.016 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S10W, 位置序號: 19 [X4:+96,Y9:-195];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

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

#3		單層簡易式配筋短向- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})50+[\text{搭接-跨}]36*0+[\text{搭接-延伸}]36+48)*(\text{Round}(50/15)+1)/100$	5.36
----	---	------------------	---	------

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!

#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $57.00*(\text{ceiling}(50.00/200)+1)=114.00$ cm

短向總長: $50.00*(\text{ceiling}(32.00/200)+1)=100.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(114.00+100.00)/100=2.14$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $50.0*32.0/10000=0.16$ M2

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

版邊沿封模計算:

(+第3邊: $32.00*10/10000=0.03$ M2

模版小計: $0.16-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=0.16$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $=0.03$ M2

RC計算:

$50.0*32.0/10000*10/100=0.016$ M3

RC小計: $0.016-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=0.016$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#3= $8.15\text{ M}*(1-0.0000)=8.15\text{ M}$ ($8.15\text{ M}*0.560/1000=0.0046\text{ T}$)

#4= $2.14\text{ M}*(1-0.0000)=2.14\text{ M}$ ($2.14\text{ M}*0.994/1000=0.0021\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.007 T

模版小計(清) = 0.16 M2

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

混凝土小計 = 0.016 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S10W, 位置序號: 20 [X4:+96,Y10:+135];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

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

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!

#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $57.00*(\text{ceiling}(50.00/200)+1)=114.00$ cm

短向總長: $50.00*(\text{ceiling}(32.00/200)+1)=100.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(114.00+100.00)/100=2.14$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $50.0*32.0/10000=0.16$ M2

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

版邊沿封模計算:

(+第3邊: $32.00*10/10000=0.03$ M2

模版小計: $0.16-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=0.16$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $=0.03$ M2

RC計算:

$50.0*32.0/10000*10/100=0.016$ M3

RC小計: $0.016-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=0.016$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#3= $8.15\text{ M}*(1-0.0000)=8.15\text{ M}$ ($8.15\text{ M}*0.560/1000=0.0046\text{ T}$)

#4= $2.14\text{ M}*(1-0.0000)=2.14\text{ M}$ ($2.14\text{ M}*0.994/1000=0.0021\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.007 T

模版小計(清) = 0.16 M2

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

混凝土小計 = 0.016 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S10W, 位置序號: 22 [X4:+96,Y12:-35];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

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

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!

#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $57.00*(ceiling(50.00/200)+1)= 114.00$ cm

短向總長: $50.00*(ceiling(32.00/200)+1)= 100.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(114.00+100.00)/100= 2.14$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $50.0*32.0/ 10000 = 0.16$ M2

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

版邊沿封模計算:

(+第3邊: $32.00*10)/10000=0.03$ M2

模版小計: $0.16-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.16$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $=0.03$ M2

RC計算:

$50.0*32.0/ 10000 *10/100= 0.016$ M3

RC小計: $0.016-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.016$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

#4= 2.14 M*(1-0.0000)= 2.14 M (2.14 M* $0.994/1000= 0.0021$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.007 T

模版小計(清)= 0.16 M2

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

混凝土小計 = 0.016 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S10W, 位置序號: 83 [X7:-90,Y16:-84];尺寸(樑口□): $50.00 * 32.00$ cm ;[擴充半樑]: $50.00 * 57.00$ cm; 版厚: 10 cm

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

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!

#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $57.00*(ceiling(50.00/200)+1)= 114.00$ cm

短向總長: $50.00*(ceiling(32.00/200)+1)= 100.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(114.00+100.00)/100= 2.14$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $50.0*32.0/ 10000 = 0.16$ M2

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

版邊沿封模計算:

(+第3邊: $32.00*10)/10000=0.03$ M2

模版小計: $0.16-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.16$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $=0.03$ M2

RC計算:

$50.0*32.0/ 10000 *10/100= 0.016$ M3

RC小計: $0.016-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.016$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

#4= 2.14 M*(1-0.0000)= 2.14 M (2.14 M* $0.994/1000= 0.0021$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.007 T

模版小計(清)= 0.16 M2

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

混凝土小計 = 0.016 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S10W, 位置序號: 97 [X9:+80,Y16:-84];尺寸(樑口□): $50.00 * 32.00$ cm ;[擴充半樑]: 50.00

* 57.00 cm; 版厚: 10 cm

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

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度:15 cm,不予計算!!!

#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $57.00*(\text{ceiling}(50.00/200)+1)=114.00$ cm

短向總長: $50.00*(\text{ceiling}(32.00/200)+1)=100.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(114.00+100.00)/100=2.14$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $50.0*32.0/10000=0.16$ M2

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

版邊沿封模計算:

(+第3邊: $32.00*10/10000=0.03$ M2

模版小計: $0.16-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=0.16$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $=0.03$ M2

RC計算:

$50.0*32.0/10000*10/100=0.016$ M3

RC小計: $0.016-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=0.016$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#3= $8.15\text{ M}*(1-0.0000)=8.15\text{ M}$ ($8.15\text{ M}*0.560/1000=0.0046\text{ T}$)

#4= $2.14\text{ M}*(1-0.0000)=2.14\text{ M}$ ($2.14\text{ M}*0.994/1000=0.0021\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.007 T

模版小計(清) = 0.16 M2

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

混凝土小計 = 0.016 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS0, 位置序號: 69 [X6:-115,Y12:-138];尺寸(樑口□):175.22 * 175.22 cm ;[擴充半樑]:183.50 * 183.50 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})183.50+[\text{延伸-搭接}]48*1]*(\text{Round}(175.22/15)+1)/100$	30.10
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})183.50+[\text{延伸+彎鉤}]48*48]*(\text{Round}(175.22/10)+1)/100$	53.11
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})183.50+[\text{延伸-搭接}]48*1]*(\text{Round}(175.22/15)+1)/100$	30.10
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})183.50+[\text{延伸+彎鉤}]48*48]*(\text{Round}(175.22/10)+1)/100$	53.11

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: $\text{Int}(175.22/100)=1$ 行

水平向排數: $\text{Int}(175.22/100)=1$ 列

工作筋總長: $58.00*1*1/100=0.58$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $183.50*(\text{ceiling}(175.22/200)+1)=367.00$ cm

短向總長: $183.50*(\text{ceiling}(175.22/200)+1)=367.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(367.00+367.00)/100=7.34$ M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積□] $3.07=3.07$ M2

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

版邊沿封模計算:

(+第1邊: $203.49*20$ +第2邊: $188.09*20/10000=0.78$ M2

模版小計: $3.07-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=3.07$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $=0.78$ M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□] $3.07*20/100=0.614$ M3

RC小計: $0.614-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=0.614$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=166.40 M*(1-0.0000)=166.40 M (166.40 M*0.994/1000= 0.1654 T)

#5=7.92 M*(1-0.0000)=7.92 M (7.92 M*1.560/1000= 0.0124 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.178 T

模版小計(清)= 3.07 M2

側模小計(普通模) = 0.78 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.614 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS0, 位置序號: 70 [X6:-149,Y12:+126];尺寸(樑口□):182.16 * 182.16 cm ;[擴充半樑]:199.00 * 199.00 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層-邊沿	([長邊(樑心)]199.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (182.16/15)+1)/100	38.35
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]199.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (182.16/10)+1)/100	46.93
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	([長邊(樑心)]199.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (182.16/15)+1)/100	38.35
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]199.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (182.16/10)+1)/100	46.93

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(182.16/100)= 1 行

水平向排數: Int(182.16/100)= 1 列

工作筋總長: 58.00*1*1/100= 0.58 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 199.00*(ceiling(182.16/200)+1)= 398.00 cm

短向總長: 199.00*(ceiling(182.16/200)+1)= 398.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (398.00+398.00)/100= 7.96 M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積口]3.32 = 3.32 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:

(+第1邊:144.41*20+第2邊:459.77*20)/10000=1.21 M2

模版小計:3.32-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=3.32 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):=1.21 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]3.32*20/100= 0.664 M3

RC小計:0.664-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.664 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=170.56 M*(1-0.0000)=170.56 M (170.56 M*0.994/1000= 0.1695 T)

#5=8.54 M*(1-0.0000)=8.54 M (8.54 M*1.560/1000= 0.0133 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.183 T

模版小計(清)= 3.32 M2

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

混凝土小計 = 0.664 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S3, 位置序號: 99 [X10:+59,Y4:-217];尺寸(樑口□):272.99 * 272.99 cm ;[擴充半樑]:334.69 * 334.69 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]334.69+[延伸-搭接]48*1)*(Round (272.99/20)+1)/100	57.40
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]334.69+[延伸-搭接]48*1)*(Round (272.99/20)+1)/100	57.40
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]334.69+[延伸-搭接]48*1)*(Round (272.99/20)+1)/100	57.40

#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})334.69 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(272.99/20) + 1) / 100$	57.40
----	---	-----------	--	-------

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: $\text{Int}(272.99/100) = 2 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(272.99/100) = 2 \text{ 列}$

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: $334.69 \times (\text{ceiling}(272.99/200) + 1) = 1004.07 \text{ cm}$

短向總長: $334.69 \times (\text{ceiling}(272.99/200) + 1) = 1004.07 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1004.07 + 1004.07) / 100 = 20.08 \text{ M}$

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] $7.45 = 7.45 \text{ M}^2$

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: 1640.00×16 + 第2邊: 10.00×16 + 第12邊: 10.00×16) / 10000 = 2.66 M2

模版小計: $7.45 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 7.45 \text{ M}^2$

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): = 2.66 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $7.45 \times 16 / 100 = 1.192 \text{ M}^3$

RC小計: $1.192 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 1.192 \text{ M}^3$

-----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 = $229.61 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 229.61 \text{ M}$ ($229.61 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.2282 \text{ T}$)

#5 = $22.08 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 22.08 \text{ M}$ ($22.08 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0344 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.263 T

模版小計(清) = 7.45 M2

側模小計(普通模) = 2.66 M2 (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 1.192 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: ST1, 位置序號: 1 [X2:+122,Y1:-210]; 尺寸(樑口□): 303.33 * 303.33 cm ; [擴充半樑]: 303.33 * 303.33 cm; 版厚: 25 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(303.33/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(303.33/100) = 3 \text{ 列}$

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: $303.33 \times (\text{ceiling}(303.33/200) + 1) = 909.99 \text{ cm}$

短向總長: $303.33 \times (\text{ceiling}(303.33/200) + 1) = 909.99 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(909.99 + 909.99) / 100 = 18.20 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積] $9.20 = 9.20 \text{ M}^2$

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:

(+第1邊: 293.00×25 + 第3邊: 26.00×25 + 第5邊: 267.00×25 + 第6邊: 330.00×25) / 10000 = 2.29 M2

模版小計: $9.20 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 9.20 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

側模小計(普通模): = 2.29 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $9.20 \times 25 / 100 = 2.300 \text{ M}^3$

RC小計: $2.300 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.300 \text{ M}^3$

-----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)

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

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S15F, 位置序號: 87 [X8:-240,Y5:+231];尺寸(樑口□):35.00 * 750.00 cm ;[擴充半樑]:60.00 * 750.00 cm; 版厚: 15 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 (35/15)+1)/100	25.38
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))]60.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(750/15)+1)/100	55.08
#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 (35/15)+1)/100	25.38
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))]60.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(750/15)+1)/100	55.08

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(15-6)*2+10 =48.00 cm
 垂直向排數: Int(35/100)= 0 行
 水平向排數: Int(750/100)= 7 列
 工作筋總長: 48.00*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*(ceiling(35.00/200)+1)= 1500.00 cm
 短向總長: 60.00*(ceiling(750.00/200)+1)= 300.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (1500.00+300.00)/100= 18.00 M

模版計算:

模版面積: 計算式:35.0*750.0/ 10000 = 2.63 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3邊:750.00*15)/10000=1.13 M2
 模版小計:2.63-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=2.63 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):=1.13 M2

RC計算:

35.0*750.0/ 10000 *15/100= 0.394 M3
 RC小計:0.394-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.394 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=160.92 M*(1-0.0000)=160.92 M (160.92 M*0.994/1000= 0.1600 T)
 #5=18.00 M*(1-0.0000)=18.00 M (18.00 M*1.560/1000= 0.0281 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.188 T

模版小計(清)= 2.63 M2

側模小計(普通模)= 1.13 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.394 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS1, 位置序號: 80 [X7:-61,Y7:-73];尺寸(樑口□):190.00 * 45.50 cm ;[擴充半樑]:215.00 * 63.00 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))]215.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (45.5/15)+1)/100	13.40
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	[(短邊(樑心))]63.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (190/15)+1)/100	25.62
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	[(長邊(樑心))]215.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (45.5/15)+1)/100	13.40
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))]63.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (190/15)+1)/100	25.62

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: $\text{Int}(190/100)=1$ 行
水平向排數: $\text{Int}(45.5/100)=0$ 列
工作筋總長: $68.00*1*0/100=0.00$ M
#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: $63.00*(\text{ceiling}(190.00/200)+1)=126.00$ cm
短向總長: $215.00*(\text{ceiling}(45.50/200)+1)=430.00$ cm
版長短向施工支撐工作筋總長: $(126.00+430.00)/100=5.56$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $190.0*45.5/10000=0.86$ M2
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第2邊: $190.00*25$ +第3邊: $45.50*25$)/ $10000=0.59$ M2
模版小計: $0.86-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=0.86$ M2
註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模): $=0.59$ M2

RC計算:

$190.0*45.5/10000*25/100=0.216$ M3
RC小計: $0.216-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=0.216$ 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)

#5= 78.04 M*(1-0.0000)= 78.04 M (78.04 M* $1.560/1000=0.1217$ T)
#6= 5.56 M*(1-0.0000)= 5.56 M (5.56 M* $2.250/1000=0.0125$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.134 T

模版小計(清) = 0.86 M2

側模小計(普通模) = 0.59 M2 (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.216 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: CS1, 位置序號: 77 [X7:+31,Y7:-65]; 尺寸(樑口□): $118.07 * 118.07$ cm ;[擴充半樑]: $139.71 * 139.71$ cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)]) $139.71+[\text{延伸+彎鉤}]60+60*(\text{Round}(118.07/15)+1)/100$	23.37
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	([短邊(樑心)]) $139.71+[\text{延伸+彎鉤}]60+60*(\text{Round}(118.07/15)+1)/100$	23.37
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)]) $139.71+[\text{延伸+彎鉤}]60+60*(\text{Round}(118.07/15)+1)/100$	23.37
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	([短邊(樑心)]) $139.71+[\text{延伸+彎鉤}]60+60*(\text{Round}(118.07/15)+1)/100$	23.37

工作筋計算:

#6工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(25-6)*2+10=68.00$ cm
垂直向排數: $\text{Int}(118.07/100)=1$ 行
水平向排數: $\text{Int}(118.07/100)=1$ 列
工作筋總長: $68.00*1*1/100=0.68$ M
#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
長向總長: $139.71*(\text{ceiling}(118.07/200)+1)=279.42$ cm
短向總長: $139.71*(\text{ceiling}(118.07/200)+1)=279.42$ cm
版長短向施工支撐工作筋總長: $(279.42+279.42)/100=5.59$ 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□] $1.39=1.39$ 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: $34.38*25$ +第4邊: $35.15*25$)/ $10000=0.17$ M2
模版小計: $1.39-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=1.39$ 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): $=0.17$ M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□] $1.39*25/100=0.349$ M3
RC小計: $0.349-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=0.349$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#5= 93.50 M*(1-0.0000)= 93.50 M (93.50 M* $1.560/1000=0.1459$ T)
#6= 6.27 M*(1-0.0000)= 6.27 M (6.27 M* $2.250/1000=0.0141$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.160 T

模版小計(清) = 1.39 M2

側模小計(普通模) = 0.17 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.349 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: ST2, 位置序號: 85 [X8:+186,Y8:-201];尺寸(樑口□):172.77 * 172.77 cm ;[擴充半樑]:172.77 * 172.77 cm; 版厚: 20 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]172.77+[延伸-搭接]60*1)*(Round (172.77/15)+1)/100	30.26
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]172.77+[延伸-搭接]60*1)*(Round (172.77/12)+1)/100	34.92
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]172.77+[延伸-搭接]60*1)*(Round (172.77/15)+1)/100	30.26
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]172.77+[延伸-搭接]60*1)*(Round (172.77/12)+1)/100	34.92

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(172.77/100)=1$ 行

水平向排數: $\text{Int}(172.77/100)=1$ 列

工作筋總長: $58.00*1*1/100=0.58$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $172.77*(\text{ceiling}(172.77/200)+1)=345.54$ cm

短向總長: $172.77*(\text{ceiling}(172.77/200)+1)=345.54$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(345.54+345.54)/100=6.91$ 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]2.99 = 2.99 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:

(+第1邊:150.00*20+第2邊:25.00*20+第3邊:24.00*20+第5邊:174.00*20)/10000=0.75 M2

模版小計:2.99-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=2.99 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):=0.75 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]2.99*20/100= 0.597 M3

RC小計:0.597-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.597 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5=130.35 M*(1-0.0000)=130.35 M (130.35 M*1.560/1000= 0.2033 T)

#6=7.49 M*(1-0.0000)=7.49 M (7.49 M*2.250/1000= 0.0169 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.220 T

模版小計(普) = 2.99 M2

側模小計(普通模) = 0.75 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.597 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S10W, 位置序號: 39 [X5:+244,Y13:+210];尺寸(樑口□):30.00 * 288.00 cm ;[擴充半樑]:30.00 * 288.00 cm; 版厚: 10 cm

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

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!

#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式:30.0*288.0/ 10000 = 0.86 M2

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

版邊沿封模計算:

(+第3邊:288.00*10)/10000=0.29 M2

模版小計:0.86-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.86 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.29 M2

RC計算:

$30.0 \times 288.0 / 10000 \times 10 / 100 = 0.086 \text{ M3}$

RC小計: $0.086 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.086 \text{ M3}$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

#4= $6.66 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 6.66 \text{ M}$ ($6.66 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.0066 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.019 T

模版小計(清) = 0.86 M2

側模小計(普通模) = 0.29 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.086 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S10W, 位置序號: 52 [X5:+29,Y13:+210];尺寸(樑口□):30.00 * 118.00 cm ;[擴充半樑]:30.00 * 118.00 cm; 版厚: 10 cm

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

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度:15 cm, 不予計算!!!

#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $118.00 \times (\text{ceiling}(30.00/200) + 1) = 236.00 \text{ cm}$

短向總長: $30.00 \times (\text{ceiling}(118.00/200) + 1) = 60.00 \text{ cm}$

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $30.0 \times 118.0 / 10000 = 0.35 \text{ M2}$

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

版邊沿封模計算:

(+第3邊: $118.00 \times 10 / 10000 = 0.12 \text{ M2}$)

模版小計: $0.35 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 0.35 \text{ M2}$

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):=0.12 M2

RC計算:

$30.0 \times 118.0 / 10000 \times 10 / 100 = 0.035 \text{ M3}$

RC小計: $0.035 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.035 \text{ M3}$

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#3= $10.56 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 10.56 \text{ M}$ ($10.56 \text{ M} \times 0.560 / 1000 = 0.0059 \text{ T}$)

#4= $2.96 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 2.96 \text{ M}$ ($2.96 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.0029 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.009 T

模版小計(清) = 0.35 M2

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

混凝土小計 = 0.035 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S1, 位置序號: 28 [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	$([\text{長邊(樑心)}]530.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(30/20) + 1) / 100$	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): $10 \times 2 + (16 - 6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

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: 3F, 版ID: S6, 位置序號: 58 [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	$([\text{長邊(樑心)}] 430.00 + [\text{延伸-搭接}] 48 \times 1) \times (\text{Round}(30/15) + 1) / 100$	14.34
#4		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}] 55.00 + [\text{延伸-搭接}] 48 \times 1) \times (\text{Round}(430/15) + 1) / 100$	30.90
#4		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}] 430.00 + [\text{延伸-搭接}] 48 \times 1) \times (\text{Round}(30/15) + 1) / 100$	14.34
#4		雙層簡易式短向下層	$([\text{短邊(樑心)}] 55.00 + [\text{延伸-搭接}] 48 \times 1) \times (\text{Round}(430/15) + 1) / 100$	30.90

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16 - 6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$
 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 = $90.48 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 90.48 \text{ M}$ ($90.48 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.0899 \text{ T}$)
 #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) = 0.107 T
 模版小計(清) = 1.29 M²
 側模小計(普通模) = 0.69 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.206 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S1, 位置序號: 29 [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	$[(長邊(樑心))]530.00+[延伸-搭接]48*1*(Round(30/20)+1)/100$	17.34
#4		雙層簡易式短向上層	$[(短邊(樑心))]55.00+[延伸-搭接]48*1*(Round(530/20)+1)/100$	27.81
#4		雙層簡易式長向下層	$[(長邊(樑心))]530.00+[延伸-搭接]48*1*(Round(30/20)+1)/100$	17.34
#4		雙層簡易式短向下層	$[(短邊(樑心))]55.00+[延伸-搭接]48*1*(Round(530/20)+1)/100$	27.81

工作筋計算:

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

垂直向排數: $Int(30/100)=0$ 行

水平向排數: $Int(530/100)=5$ 列

工作筋總長: $50.00*0*5/100=0.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $30.0*530.0/10000=1.59$ M2

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

版邊沿封模計算:

(+第3邊: $530.00*16/10000=0.85$ M2

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $=0.85$ M2

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.110 T

模版小計(清) = 1.59 M2

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

混凝土小計 = 0.254 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S10W, 位置序號: 50 [X5:-7,Y6:-129];尺寸(樑口□):100.14 * 100.14 cm ;[擴充半樑]:122.47 * 122.47 cm; 版厚: 10 cm

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

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度:15 cm,不予計算!!!

#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(+第7邊: $15.91*10$ +第8邊: $15.91*10$ +第9邊: $15.91*10$ +第10邊: $15.91*10$ +第11邊: $15.91*10$ +第12邊: $15.91*10$ +第13

邊: $15.91*10$ +第14邊: $15.91*10$ +第15邊: $15.91*10$ +第16邊: $15.60*10$ +第17邊: $10.31*10$)/10000= 0.17 M2

模版小計: $1.00-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=1.00$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $=0.17$ M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]1.00*10/100= 0.100 M3
RC小計:0.100-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.100 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#3=25.36 M*(1-0.0000)=25.36 M (25.36 M*0.560/1000= 0.0142 T)
#4=4.90 M*(1-0.0000)=4.90 M (4.90 M*0.994/1000= 0.0049 T)
鋼筋小計(主要筋) = 0.019 T
模版小計(清)= 1.00 M2
側模小計(普通模) = 0.17 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
混凝土小計 = 0.100 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S0, 位置序號: 71 [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: Int(220/100)= 2 行
水平向排數: 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*(ceiling(220.00/200)+1)= 1275.00 cm
短向總長: 270.00*(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口]8.23 = 8.23 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]30.00*15)/10000= 0.05 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 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]8.23*16/100= 1.317 M3
RC小計:1.317-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.317 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
#4=252.24 M*(1-0.0000)=252.24 M (252.24 M*0.994/1000= 0.2507 T)
#5=23.85 M*(1-0.0000)=23.85 M (23.85 M*1.560/1000= 0.0372 T)
鋼筋小計(主要筋) = 0.288 T
模版小計(清)= 8.18 M2
混凝土小計 = 1.317 M3

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S4, 位置序號: 78 [X7:-169,Y6:+55];尺寸(樑口□):405.00 * 387.50 cm ;[擴充半樑]:454.99 * 430.00 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)]454.99+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (387.5/20)+1)/100	115.00
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]430.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (405/15)+1)/100	137.20
#5		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)]454.99+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (387.5/20)+1)/100	115.00

#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (405/15)+1)/100	137.20
----	---	-----------	---	--------

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(405/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $68.00*4*3/100=8.16$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $430.00*(\text{ceiling}(405.00/200)+1)=1720.00$ cm

短向總長: $454.99*(\text{ceiling}(387.50/200)+1)=1364.97$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1720.00+1364.97)/100=30.85$ M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 15.65 = 15.65 M²

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

模版小計: $15.65-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=15.65$ M²

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 15.65*25/100= 3.912 M³

RC小計: $3.912-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.912$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5= 504.40 M*(1-0.0000)=504.40 M (504.40 M*1.560/1000= 0.7869 T)

#6= 39.01 M*(1-0.0000)=39.01 M (39.01 M*2.250/1000= 0.0878 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.875 T

模版小計(清)= 15.65 M²

混凝土小計 = 3.912 M³

PNA21-01-樓層: 3F, 版ID: S2, 位置序號: 81 [X7:-219,Y14:-23];尺寸(樑口 $\square$):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] $\square$ 17.20 = 17.20 M²

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1]387.50*15)/10000= 0.58 M²

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= 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: 3F, 版ID: S1, 位置序號: 82 [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: Int(595/100)= 5 行
 水平向排數: 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*(ceiling(595.00/200)+1)= 1720.00 cm
 短向總長: 645.00*(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-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.68=22.19 M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□]22.86*16/100= 3.658 M3
 RC小計:3.658-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.658 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=622.52 M*(1-0.0000)=622.52 M (622.52 M*0.994/1000= 0.6188 T)
 #5=44.05 M*(1-0.0000)=44.05 M (44.05 M*1.560/1000= 0.0687 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.688 T

模版小計(清)= 22.19 M2

混凝土小計 = 3.658 M3