

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: 2F (代表樓層:2F->2F)

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S10W, 位置序號: 41 [X5:+244,Y16:-200];尺寸(樑□□):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: $288.00*(ceiling(30.00/200)+1)=576.00$ cm

短向總長: $30.00*(ceiling(288.00/200)+1)=90.00$ 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□□,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:

$30.0*288.0/10000*10/100=0.086$ M3

RC小計: $0.086-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.086$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

#4= 6.66 M*(1-0.0000)= 6.66 M (6.66 M* $0.994/1000=0.0066$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.019 T

模版小計(清) = 0.86 M2

側模小計(普通模) = 0.29 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.086 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S10W, 位置序號: 53 [X5:+29,Y16:-200];尺寸(樑□□):30.00 * 118.00 cm ;[擴充半樑]:30.00 * 118.00 cm; 版厚: 10 cm

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

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!

#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $30.0*118.0/10000=0.35$ M2

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

版邊沿封模計算:

(+第3邊: $118.00*10/10000=0.12$ M2

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $=0.12$ M2

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#3=10.56 M*(1-0.0000)=10.56 M (10.56 M*0.560/1000= 0.0059 T)
 #4=2.96 M*(1-0.0000)=2.96 M (2.96 M*0.994/1000= 0.0029 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.009 T
 模版小計(清)= 0.35 M2
 側模小計(普通模) = 0.12 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.035 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 30 [X5:+235,Y10:+245];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: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 58 [X6:+165,Y10:+245];尺寸(樑口□):30.00 * 430.00 cm ;[擴充半樑]:55.00 * 430.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(30/20)+1)/100	14.34
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))55.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(430/20)+1)/100	23.69
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))430.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(30/20)+1)/100	14.34
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))55.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(430/20)+1)/100	23.69

工作筋計算:

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $30.0*430.0/10000=1.29$ M²
註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
版邊沿封模計算:
(+第3邊: $430.00*16/10000=0.69$ M²)
模版小計: $1.29-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=1.29$ M²
註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
側模小計(普通模): $=0.69$ M²

RC計算:

$30.0*430.0/10000*16/100=0.206$ 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: 76.06 M*(1-0.0000)= 76.06 M (76.06 M* $0.994/1000=0.0756$ T)
#5: 10.80 M*(1-0.0000)= 10.80 M (10.80 M* $1.560/1000=0.0168$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.092 T

模版小計(清) = 1.29 M²

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

混凝土小計 = 0.206 M³

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: ST1, 位置序號: 74 [X7:+212,Y19:+447]; 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	$([\text{長邊(樑心)}]253.60+[\text{延伸-搭接}]60*1)*(\text{Round}(253.6/15)+1)/100$	56.45
#5		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}]253.60+[\text{延伸-搭接}]60*1)*(\text{Round}(253.6/10)+1)/100$	81.54
#5		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}]253.60+[\text{延伸-搭接}]60*1)*(\text{Round}(253.6/15)+1)/100$	56.45
#5		雙層簡易式短向下層	$([\text{短邊(樑心)}]253.60+[\text{延伸-搭接}]60*1)*(\text{Round}(253.6/10)+1)/100$	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□] $6.43=6.43$ 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: $6.43-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=6.43$ 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□] $6.43*25/100=1.608$ M³
RC小計: $1.608-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=1.608$ 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: 2F, 版ID: S0, 位置序號: 72 [X7:+205,Y16:-230];尺寸(樑口□):126.00 * 126.00 cm ;[擴充半樑]:157.32 * 157.32 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層-邊沿	[(長邊(樑心))157.32+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (126/20)+1)/100	17.73
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))157.32+[延伸-搭接]48*1)*(Round (126/20)+1)/100	14.37
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	[(長邊(樑心))157.32+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (126/20)+1)/100	17.73
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))157.32+[延伸-搭接]48*1)*(Round (126/20)+1)/100	14.37

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: $\text{Int}(126/100)=1$ 行

水平向排數: $\text{Int}(126/100)=1$ 列

工作筋總長: $50.00*1*1/100=0.50$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $157.32*(\text{ceiling}(126.00/200)+1)=314.64$ cm

短向總長: $157.32*(\text{ceiling}(126.00/200)+1)=314.64$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(314.64+314.64)/100=6.29$ 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□]1.59 = 1.59 M2

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

版邊沿封模計算:

(+第2邊: $375.00*16$ +第3邊: $20.00*16$)/10000=0.63 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):=0.63 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□]1.59*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= 64.21 M*(1-0.0000)=64.21 M (64.21 M*0.994/1000= 0.0638 T)

#5= 6.79 M*(1-0.0000)=6.79 M (6.79 M*1.560/1000= 0.0106 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.074 T

模版小計(清)= 1.59 M2

側模小計(普通模) = 0.63 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: 2F, 版ID: S10W, 位置序號: 49 [X5:+20,Y7:-173];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:

$33.0 \times 160.0 / 10000 \times 10 / 100 = 0.053 \text{ M3}$

RC小計: $0.053 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.053 \text{ M3}$

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.012 T

模版小計(清) = 0.53 M2

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

混凝土小計 = 0.053 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S10W, 位置序號: 52 [X5:-7,Y8:-39];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	$([\text{長邊(樑心)}]122.47 + [\text{搭接-跨}]36 \times 0 + [\text{搭接-延伸}]36 \times 1) \times (\text{Round}(100.14/15) + 1) / 100$	12.68
#3		單層簡易式配筋短向	$([\text{短邊(樑心)}]122.47 + [\text{搭接-跨}]36 \times 0 + [\text{搭接-延伸}]36 \times 1) \times (\text{Round}(100.14/15) + 1) / 100$	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: $122.47 \times (\text{ceiling}(100.14/200) + 1) = 244.94 \text{ cm}$

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

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

模版小計:1.00-[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□]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= $25.36 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 25.36 \text{ M}$ ($25.36 \text{ M} \times 0.560 / 1000 = 0.0142 \text{ T}$)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.019 T

模版小計(清) = 1.00 M2

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

混凝土小計 = 0.100 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 32 [X5:+235,Y11:+24];尺寸(樑口□):387.50 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:430.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

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

水平向排數: $\text{Int}(610/100) = 6$ 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: $660.00 \times (\text{ceiling}(387.50/200) + 1) = 1980.00$ cm
 短向總長: $430.00 \times (\text{ceiling}(610.00/200) + 1) = 2150.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1980.00 + 2150.00)/100 = 41.30$ M
 模版計算:
 模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $23.40 = 23.40$ M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M2
 版底牆連接模版扣除:
 $([W15:\text{牆段}-1]35.00 \times 15 + [W15:\text{牆段}-2]105.00 \times 15 + [W15:\text{牆段}-3]352.50 \times 15)/10000 = 0.74$ M2
 模版小計: $23.40 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.74 = 22.66$ M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 RC計算:
 [不規則形狀直接計算取得之面積] $23.40 \times 16/100 = 3.744$ M3
 RC小計: $3.744 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.744$ M3
 -----計算結果小計-----
 鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 $\#4 = 609.32 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 609.32 \text{ M}$ ($609.32 \text{ M} \times 0.994/1000 = 0.6057 \text{ T}$)
 $\#5 = 50.30 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 50.30 \text{ M}$ ($50.30 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.0785 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.684 T
 模版小計(清) = 22.66 M2
 混凝土小計 = 3.744 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 33 [X5:+235,Y12:-69];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	$([\text{長邊}(\text{樑心})]660.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(357.5/20) + 1)/100$	134.52
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	$([\text{短邊}(\text{樑心})]400.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48) \times (\text{Round}(610/20) + 1)/100$	153.76
#4		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊}(\text{樑心})]660.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(357.5/20) + 1)/100$	134.52
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	$([\text{短邊}(\text{樑心})]400.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48) \times (\text{Round}(610/20) + 1)/100$	153.76

工作筋計算:
 #5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (16 - 6) \times 2 + 10 = 50.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(357.5/100) = 3$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(610/100) = 6$ 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: $660.00 \times (\text{ceiling}(357.50/200) + 1) = 1980.00$ cm
 短向總長: $400.00 \times (\text{ceiling}(610.00/200) + 1) = 2000.00$ 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: $357.5 \times 610.0 / 10000 = 21.81$ 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:
 $([W15:\text{牆段}-1]357.50 \times 15)/10000 = 0.54$ 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:
 $357.5 \times 610.0 / 10000 \times 16/100 = 3.489$ 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)
 $\#4 = 576.56 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 576.56 \text{ M}$ ($576.56 \text{ M} \times 0.994/1000 = 0.5731 \text{ T}$)
 $\#5 = 48.80 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 48.80 \text{ M}$ ($48.80 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.0761 \text{ T}$)
 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: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 12 [X4:-52,Y5:-214];尺寸(樑口□):357.50 * 595.00 cm ;[擴充半樑]:400.00 * 645.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(357.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(595/100)=5$ 列

工作筋總長: $50.00*3*5/100=7.50$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= 570.86 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: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 13 [X4:-52,Y5:+209];尺寸(樑口□):387.50 * 595.00 cm ;[擴充半樑]:430.00 * 645.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(387.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(595/100)=5$ 列

工作筋總長: $50.00*3*5/100=7.50$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $22.86 = 22.86 \text{ M}^2$
 註: Aqe8.2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:
 $([W15:牆段-1]97.50*15+[W15:牆段-2]352.50*15)/10000 = 0.68 \text{ M}^2$
 模版小計: $22.86-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.68=22.19 \text{ M}^2$
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

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

-----計算結果小計-----
 鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 $\#4=603.32 \text{ M}*(1-0.0000)=603.32 \text{ M} (603.32 \text{ M}*0.994/1000 = 0.5997 \text{ T})$
 $\#5=44.05 \text{ M}*(1-0.0000)=44.05 \text{ M} (44.05 \text{ M}*1.560/1000 = 0.0687 \text{ T})$
 鋼筋小計(主要筋) = 0.668 T
 模版小計(清) = 22.19 M2
 混凝土小計 = 3.658 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 14 [X4:-52,Y6:+116];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): $10*2+(16-6)*2+10 = 50.00 \text{ cm}$
 垂直向排數: $Int(357.5/100) = 3 \text{ 行}$
 水平向排數: $Int(595/100) = 5 \text{ 列}$
 工作筋總長: $50.00*3*5/100 = 7.50 \text{ M}$
 $\#5$ 長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: $645.00*(ceiling(357.50/200)+1) = 1935.00 \text{ cm}$
 短向總長: $400.00*(ceiling(595.00/200)+1) = 1600.00 \text{ cm}$
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1935.00+1600.00)/100 = 35.35 \text{ M}$

模版計算:
 模版面積: 計算式: $357.5*595.0/10000 = 21.27 \text{ M}^2$
 註: Aqe8.2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
 模版小計: $21.27-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=21.27 \text{ M}^2$
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

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

-----計算結果小計-----
 鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 $\#4=570.86 \text{ M}*(1-0.0000)=570.86 \text{ M} (570.86 \text{ M}*0.994/1000 = 0.5674 \text{ T})$
 $\#5=42.85 \text{ M}*(1-0.0000)=42.85 \text{ M} (42.85 \text{ M}*1.560/1000 = 0.0668 \text{ T})$
 鋼筋小計(主要筋) = 0.634 T
 模版小計(清) = 21.27 M2
 混凝土小計 = 3.403 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 15 [X4:+158,Y7:+10];尺寸(樑口□):330.00 * 205.00 cm ;[擴充半樑]:372.50 * 247.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]372.50+[延伸-搭接]48*1)*(Round(205/20)+1)/100$	46.26
----	---	-----------	--	-------

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(330/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(205/100)=2$ 列

工作筋總長: $50.00*3*2/100=3.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $6.64=6.64$ M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計: $6.64-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=6.64$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $6.64*16/100=1.063$ M3

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋)=0.242 T

模版小計(清)=6.64 M2

混凝土小計=1.063 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 16 [X4:+158,Y8:-135];尺寸(樑口□):310.00 * 205.00 cm ;[擴充半樑]:362.50 * 247.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))362.50+[延伸+搭接]48*1)*(Round (205/20)+1)/100	45.16
#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 (310/20)+1)/100	58.40
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))362.50+[延伸+搭接]48*1)*(Round (205/20)+1)/100	45.16
#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 (310/20)+1)/100	58.40

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(310/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(205/100)=2$ 列

工作筋總長: $50.00*3*2/100=3.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $247.50*(\text{ceiling}(310.00/200)+1)=742.50$ cm

短向總長: $362.50*(\text{ceiling}(205.00/200)+1)=1087.50$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(742.50+1087.50)/100=18.30$ 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] $6.30=6.30$ 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:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計: $6.30-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=6.30$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]6.30*16/100= 1.008 M3
RC小計:1.008-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.008 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=207.10 M*(1-0.0000)=207.10 M (207.10 M*0.994/1000= 0.2059 T)

#5=21.30 M*(1-0.0000)=21.30 M (21.30 M*1.560/1000= 0.0332 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.239 T

模版小計(清)= 6.30 M2

混凝土小計 = 1.008 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S0a, 位置序號: 9 [X4:+175,Y8:+245];尺寸(樑口□):310.00 * 210.00 cm ;[擴充半樑]:360.00 * 250.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	([長邊(樑心)])360.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (210/20)+1)/100	50.16
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	([短邊(樑心)])250.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (310/20)+1)/100	58.82
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	([長邊(樑心)])360.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (210/20)+1)/100	50.16
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	([短邊(樑心)])250.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (310/20)+1)/100	58.82

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(310/100)= 3 行

水平向排數: Int(210/100)= 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: 250.00*(ceiling(310.00/200)+1)= 750.00 cm

短向總長: 360.00*(ceiling(210.00/200)+1)= 1080.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (750.00+1080.00)/100= 18.30 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口]6.41 = 6.41 M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15S:牆段-1]30.00*15+[W15S:牆段-2]42.50*15)/10000= 0.11 M2

模版小計:6.41-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.11=6.30 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]6.41*16/100= 1.026 M3

RC小計:1.026-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.026 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=217.96 M*(1-0.0000)=217.96 M (217.96 M*0.994/1000= 0.2167 T)

#5=21.30 M*(1-0.0000)=21.30 M (21.30 M*1.560/1000= 0.0332 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.250 T

模版小計(清)= 6.30 M2

混凝土小計 = 1.026 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 25 [X4:-165,Y7:+10];尺寸(樑口□):330.00 * 370.00 cm ;[擴充半樑]:372.50 * 412.50 cm; 版厚: 16 cm

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

#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})372.50 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (370/20) + 1) / 100$	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:

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

模版小計:12.09-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.32=11.77 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] $\square$ 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=316.36 M $\times$ (1-0.0000)=316.36 M (316.36 M $\times$ 0.994/1000 = 0.3145 T)

#5=28.05 M $\times$ (1-0.0000)=28.05 M (28.05 M $\times$ 1.560/1000 = 0.0438 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: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 26 [X4:-165,Y8:-125];尺寸(樑口 $\square$):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	$[(\text{長邊(樑心)})412.50 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round } (330/20) + 1) / 100$	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

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] $\square$ 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=316.36 M $\times$ (1-0.0000)=316.36 M (316.36 M $\times$ 0.994/1000 = 0.3145 T)

#5=28.05 M*(1-0.0000)=28.05 M (28.05 M*1.560/1000= 0.0438 T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.358 T
 模版小計(清)= 12.09 M2
 混凝土小計 = 1.934 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 28 [X5:+235,Y9:+86];尺寸(樑口□):372.50 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(16-6)*2+10 =50.00 cm
 垂直向排數: Int(372.5/100)= 3 行
 水平向排數: Int(610/100)= 6 列
 工作筋總長: 50.00*3*6/100= 9.00 M
 #5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):
 長向總長: 660.00*(ceiling(372.50/200)+1)= 1980.00 cm
 短向總長: 415.00*(ceiling(610.00/200)+1)= 2075.00 cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: (1980.00+2075.00)/100= 40.55 M

模版計算:

模版面積: 計算式:[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,版面積已取樑口□□,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:22.48-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=22.48 M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□]22.48*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=600.02 M*(1-0.0000)=600.02 M (600.02 M*0.994/1000= 0.5964 T)
 #5=49.55 M*(1-0.0000)=49.55 M (49.55 M*1.560/1000= 0.0773 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.674 T

模版小計(清)= 22.48 M2

混凝土小計 = 3.597 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 29 [X5:+235,Y10:-6];尺寸(樑口□):372.50 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): 10*2+(16-6)*2+10 =50.00 cm
 垂直向排數: Int(372.5/100)= 3 行
 水平向排數: Int(610/100)= 6 列

工作筋總長: $50.00 \times 3 \times 6 / 100 = 9.00$ 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: $372.5 \times 610.0 / 10000 = 22.72$ M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M2
 模版小計: $22.72 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 22.72$ M2
 註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計
 RC計算:
 $372.5 \times 610.0 / 10000 \times 16 / 100 = 3.636$ M3
 RC小計: $3.636 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.636$ 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 ($600.02 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.5964$ T)
 #5=49.55 M * (1-0.0000)=49.55 M ($49.55 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0773$ T)
 鋼筋小計(主要筋) = 0.674 T
 模版小計(清) = 22.72 M2
 混凝土小計 = 3.636 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S0, 位置序號: 73 [X7:+212,Y16:-45]; 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): $10 \times 2 + (16-6) \times 2 + 10 = 50.00$ cm
 垂直向排數: $\text{Int}(220/100) = 2$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(375/100) = 3$ 列
 工作筋總長: $50.00 \times 2 \times 3 / 100 = 3.00$ 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: $425.00 \times (\text{ceiling}(220.00/200) + 1) = 1275.00$ cm
 短向總長: $270.00 \times (\text{ceiling}(375.00/200) + 1) = 810.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1275.00 + 810.00) / 100 = 20.85$ M
 模版計算:
 模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積]8.23 = 8.23 M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法, 版面積已取樑口□□, 且扣去角柱, 面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M2
 版底牆連接模版扣除:
 $([W15:牆段-1]30.00 \times 15) / 10000 = 0.05$ M2
 模版小計: $8.23 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.05 = 8.18$ 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:
 $[\text{不規則形狀直接計算取得之面積}] 8.23 \times 16 / 100 = 1.317$ M3
 RC小計: $1.317 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 1.317$ 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 ($252.24 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.2507$ T)
 #5=23.85 M * (1-0.0000)=23.85 M ($23.85 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0372$ 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: 2F, 版ID: S4, 位置序號: 78 [X7:-169,Y8:+145]; 尺寸(樑口□): 405.00 * 387.50 cm ; [擴充半

樑]:455.00 * 430.00 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心)]455.00+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (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)]455.00+[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: $455.00*(\text{ceiling}(387.50/200)+1)=1365.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1720.00+1365.00)/100=30.85$ 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] $15.65=15.65$ M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M2
 模版小計: $15.65-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=15.65$ 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] $15.65*25/100=3.912$ 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= $504.40\text{ M}*(1-0.0000)=504.40\text{ M}$ ($504.40\text{ M}*1.560/1000=0.7869\text{ T}$)
 #6= $39.01\text{ M}*(1-0.0000)=39.01\text{ M}$ ($39.01\text{ M}*2.250/1000=0.0878\text{ T}$)

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: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 81 [X7:-219,Y16:+68];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:

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

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

#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)=0.513 T

模版小計(清)=16.62 M2

混凝土小計=2.752 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 82 [X7:-219,Y17:+138];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): $10*2+(16-6)*2+10=50.00\text{ cm}$

垂直向排數: $Int(595/100)=5\text{ 行}$

水平向排數: $Int(387.5/100)=3\text{ 列}$

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

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

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口] $22.86*16/100=3.658\text{ M3}$

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $622.52\text{ M}*(1-0.0000)=622.52\text{ M}$ ($622.52\text{ M}*0.994/1000=0.6188\text{ T}$)

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

鋼筋小計(主要筋)=0.688 T

模版小計(清)=22.19 M2

混凝土小計=3.658 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S5, 位置序號: 87 [X8:+22,Y7:-35];尺寸(樑口□):647.50 * 357.50 cm ;[擴充半樑]:697.50 * 400.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	$[(長邊(樑心))697.50+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(357.5/15)+1)/100$	198.38
----	---	------------------	---	--------

#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 (647.5/10)+1)/100	327.36
#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 (357.5/15)+1)/100	198.38
#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 (647.5/10)+1)/100	327.36

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: $\text{Int}(357.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*6*3/100=9.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $400.00*(\text{ceiling}(647.50/200)+1)=2000.00$ cm

短向總長: $697.50*(\text{ceiling}(357.50/200)+1)=2092.50$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2000.00+2092.50)/100=40.93$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $647.5*357.5/10000=23.15$ 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

版底牆連接模版扣除:

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

模版小計: $23.15-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.54=22.61$ 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:

$647.5*357.5/10000*16/100=3.704$ M3

RC小計: $3.704-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.704$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $1,051.47$ M*(1-0.0000)= $1,051.47$ M ($1,051.47$ M* $0.994/1000=1.0452$ T)

#5= 49.93 M*(1-0.0000)= 49.93 M (49.93 M* $1.560/1000=0.0779$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 1.123 T

模版小計(清) = 22.61 M2

混凝土小計 = 3.704 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 88 [X8:-82,Y8:+52];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: $50.00*4*3/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

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

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

$$\#4 = 412.42\text{ M} * (1 - 0.0000) = 412.42\text{ M} \quad (412.42\text{ M} * 0.994 / 1000 = 0.4099\text{ T})$$

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.467 T

模版小計(清) = 15.37 M2

混凝土小計 = 2.545 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 91 [X8:-126,Y16:+68]; 尺寸(樑口□): 445.00 * 357.50 cm ; [擴充半樑]: 495.00 * 400.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

$$\text{垂直向排數: } \text{Int}(445/100) = 4\text{ 行}$$

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

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

版底牆連接模版扣除:

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

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

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

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

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: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 92 [X8:-126,Y17:+138]; 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	$([\text{長邊(樑心)}]645.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48) * (\text{Round}(357.5/20) + 1) / 100$	140.79
#4		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}]400.00 + [\text{延伸-搭接}]48 * 1) * (\text{Round}(595/20) + 1) / 100$	138.88

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(595/100)=5$ 行

水平向排數: $\text{Int}(357.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*5*3/100=7.50$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

#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: 2F, 版ID: S5, 位置序號: 94 [X9:+120,Y7:-106]; 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 (387.5/15)+1)/100	214.25
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸+搭接]48*1)*(Round (647.5/10)+1)/100	315.48
#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 (387.5/15)+1)/100	214.25
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))430.00+[延伸+搭接]48*1)*(Round (647.5/10)+1)/100	315.48

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(647.5/100)=6$ 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□]25.08 = 25.08 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

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1]387.50*15)/10000= 0.58 M2

模版小計: $25.08-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.58=24.50$ 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□]25.08*16/100= 4.013 M3

RC小計:4.013-[版開口RC]0.000-[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=1,059.45 M*(1-0.0000)=1,059.45 M (1,059.45 M*0.994/1000= 1.0531 T)

#5=51.43 M*(1-0.0000)=51.43 M (51.43 M*1.560/1000= 0.0802 T)

鋼筋小計(主要筋)= 1.133 T

模版小計(清)= 24.50 M2

混凝土小計 = 4.013 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 96 [X9:+17,Y8:-19];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	([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	([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	([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	([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: Int(445/100)= 4 行

水平向排數: Int(387.5/100)= 3 列

工作筋總長: 50.00*4*3/100= 6.00 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

短向總長: 495.00*(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□]17.08 = 17.08 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

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1]387.50*15)/10000= 0.58 M2

模版小計:17.08-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.58=16.50 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□]17.08*16/100= 2.733 M3

RC小計:2.733-[版開口RC]0.000-[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 M*(1-0.0000)=437.08 M (437.08 M*0.994/1000= 0.4345 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)= 0.494 T

模版小計(清)= 16.50 M2

混凝土小計 = 2.733 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 100 [X9:-49,Y16:+68];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: $17.20-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.58=16.62$ 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=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: 2F, 版ID: S15F, 位置序號: 93 [X8:-220,Y7:-90]; 尺寸(樑口□): 203.29 * 203.29 cm ;[擴充半樑]: 211.85 * 211.85 cm; 版厚: 15 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))211.85+[延伸-搭接]48*1)*(Round (203.29/15)+1)/100	38.98
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))211.85+[延伸-搭接]48*1)*(Round (203.29/15)+1)/100	38.98
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))211.85+[延伸-搭接]48*1)*(Round (203.29/15)+1)/100	38.98
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))211.85+[延伸-搭接]48*1)*(Round (203.29/15)+1)/100	38.98

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: $\text{Int}(203.29/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(203.29/100)=2$ 列

工作筋總長: $48.00*2*2/100=1.92$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $211.85*(\text{ceiling}(203.29/200)+1)=635.55$ cm

短向總長: $211.85*(\text{ceiling}(203.29/200)+1)=635.55$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(635.55+635.55)/100=12.71$ M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $4.13=4.13$ 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:33.12*15+第2邊:33.12*15+第4邊:33.12*15+第5邊:33.12*15+第6邊:33.12*15+第7邊:33.12*15+第8邊:33.12*15+第9邊:33.12*15+第10邊:33.12*15+第11邊:33.12*15+第12邊:33.12*15+第13邊:33.12*15+第14邊:33.12*15+第15邊:33.12*15+第16邊:33.12*15+第17邊:33.12*15+第18邊:33.12*15+第19邊:33.12*15+第20邊:33.12*15+第21邊:33.12*15+第22邊:33.12*15+第23邊:33.12*15+第24邊:33.12*15+第25邊:33.12*15+第26邊:33.12*15+第27邊:33.12*15+第28邊:33.12*15+第29邊:33.12*15+第30邊:33.12*15+第31邊:33.12*15+第32邊:33.12*15+第33邊:33.12*15+第34邊:33.12*15+第35邊:33.12*15+第36邊:33.12*15+第37邊:33.12*15+第38邊:33.12*15+第39邊:33.12*15+第40邊:33.12*15+第41邊:33.12*15+第42邊:33.12*15+第43邊:33.12*15+第44邊:33.12*15+第45邊:33.12*15+第46邊:33.12*15+第47邊:33.12*15+第48邊:33.12*15+第49邊:33.12*15+第50邊:33.12*15+第51邊:33.12*15+第52邊:33.12*15+第53邊:33.12*15+第54邊:33.12*15+第55邊:33.12*15+第56邊:33.12*15+第57邊:33.12*15+第58邊:33.12*15+第59邊:33.12*15+第60邊:33.12*15+第61邊:33.12*15+第62邊:33.12*15+第63邊:33.12*15+第64邊:33.12*15+第65邊:33.12*15+第66邊:33.12*15+第67邊:33.12*15+第68邊:33.12*15+第69邊:33.12*15+第70邊:33.12*15+第71邊:33.12*15+第72邊:33.12*15)/10000=1.69 M2

模版小計: $4.13-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=4.13$ 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):=1.69 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口] $4.13 \times 15 / 100 = 0.620 \text{ M3}$
 RC小計: $0.620 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 0.620 \text{ M3}$

-----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 = $155.91 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 155.91 \text{ M}$ ($155.91 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.1550 \text{ T}$)

#5 = $14.63 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 14.63 \text{ M}$ ($14.63 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0228 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.178 T

模版小計(清) = 4.13 M2

側模小計(普通模) = 1.69 M2 (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.620 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S15F, 位置序號: 95 [X8:-214,Y7:+177]; 尺寸(樑口□): $34.36 \times 34.36 \text{ cm}$; [擴充半樑]: $47.09 \times 47.09 \text{ cm}$; 版厚: 15 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))47.09+[延伸-搭接]48*1)*(Round (34.36/15)+1)/100	2.85
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))47.09+[延伸-搭接]48*1)*(Round (34.36/15)+1)/100	2.85
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))47.09+[延伸-搭接]48*1)*(Round (34.36/15)+1)/100	2.85
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))47.09+[延伸-搭接]48*1)*(Round (34.36/15)+1)/100	2.85

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10 \times 2 + (15 - 6) \times 2 + 10 = 48.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(34.36 / 100) = 0 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(34.36 / 100) = 0 \text{ 列}$

工作筋總長: $48.00 \times 0 \times 0 / 100 = 0.00 \text{ M}$

#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: $47.09 \times (\text{ceiling}(34.36 / 200) + 1) = 94.18 \text{ cm}$

短向總長: $47.09 \times (\text{ceiling}(34.36 / 200) + 1) = 94.18 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(94.18 + 94.18) / 100 = 1.88 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積口] $0.12 = 0.12 \text{ M2}$

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模) = 0.00 M2

模版小計: $0.12 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 = 0.12 \text{ M2}$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口] $0.12 \times 15 / 100 = 0.018 \text{ M3}$

RC小計: $0.018 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 0.018 \text{ M3}$

-----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 = $11.41 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 11.41 \text{ M}$ ($11.41 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.0113 \text{ T}$)

#5 = $1.88 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 1.88 \text{ M}$ ($1.88 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0029 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.014 T

模版小計(清) = 0.12 M2

混凝土小計 = 0.018 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S10W, 位置序號: 113 [X11:+236,Y6:-110]; 尺寸(樑口□): $32.00 \times 50.00 \text{ cm}$; [擴充半樑]: $32.00 \times 50.00 \text{ cm}$; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向-邊沿	[(長邊(樑心))50+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36+48)*(Round (32/15)+1)/100	4.02
#3		單層簡易式配筋短向-邊沿	[(短邊(樑心))32+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36+48)*(Round (50/15)+1)/100	4.64

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: $50.00 \times (\text{ceiling}(32.00 / 200) + 1) = 100.00 \text{ cm}$

短向總長: $32.00 \times (\text{ceiling}(50.00 / 200) + 1) = 64.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: (100.00+64.00)/100= 1.64 M

模版計算:

模版面積: 計算式:32.0*50.0/ 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:50.00*10)/10000=0.05 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):=0.05 M2

RC計算:

32.0*50.0/ 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=8.66 M*(1-0.0000)=8.66 M (8.66 M*0.560/1000= 0.0048 T)

#4=1.64 M*(1-0.0000)=1.64 M (1.64 M*0.994/1000= 0.0016 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.006 T

模版小計(清)= 0.16 M2

側模小計(普通模) = 0.05 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: 2F, 版ID: S10W, 位置序號: 118 [X12:-82,Y5:+246];尺寸(樑口□):32.00 * 50.00 cm ;[擴充半樑]:32.00 * 50.00 cm; 版厚: 10 cm

#3		單層簡易式配筋長向- 邊沿	([長邊(樑心)]50+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36+48)*(Round (32/15)+1)/100	4.02
#3		單層簡易式配筋短向- 邊沿	([短邊(樑心)]32+[搭接-跨]36*0+[搭接-延伸]36+48)*(Round (50/15)+1)/100	4.64

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: 50.00*(ceiling(32.00/200)+1)= 100.00 cm

短向總長: 32.00*(ceiling(50.00/200)+1)= 64.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (100.00+64.00)/100= 1.64 M

模版計算:

模版面積: 計算式:32.0*50.0/ 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:50.00*10)/10000=0.05 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):=0.05 M2

RC計算:

32.0*50.0/ 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=8.66 M*(1-0.0000)=8.66 M (8.66 M*0.560/1000= 0.0048 T)

#4=1.64 M*(1-0.0000)=1.64 M (1.64 M*0.994/1000= 0.0016 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.006 T

模版小計(清)= 0.16 M2

側模小計(普通模) = 0.05 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: 2F, 版ID: CS0, 位置序號: 68 [X6:+105,Y5:-23];尺寸(樑口□):175.28 * 175.28 cm ;[擴充半樑]:183.57 * 183.57 cm; 版厚: 20 cm

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

#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	[(短邊(樑心))183.57+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (175.28/10)+1)/100	53.12
----	--	------------------	--	-------

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(175.28/100)=1$ 行

水平向排數: $\text{Int}(175.28/100)=1$ 列

工作筋總長: $58.00*1*1/100=0.58$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $183.57*(\text{ceiling}(175.28/200)+1)=367.14$ cm

短向總長: $183.57*(\text{ceiling}(175.28/200)+1)=367.14$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(367.14+367.14)/100=7.34$ M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $3.07=3.07$ M²

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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: $188.23*20$)/10000=0.78 M²

模版小計: 3.07 -[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=3.07 M²

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.78 M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $3.07*20/100=0.614$ M³

RC小計: 0.614 -[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.614 M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= 166.44 M*(1-0.0000)=166.44 M (166.44 M*0.994/1000=0.1654 T)

#5= 7.92 M*(1-0.0000)=7.92 M (7.92 M*1.560/1000=0.0124 T)

鋼筋小計(主要筋)=0.178 T

模版小計(清)=3.07 M²

側模小計(普通模)=0.78 M² (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計=0.614 M³

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: CS0, 位置序號: 69 [X6:+71,Y5:+241];尺寸(樑口□):182.11 * 182.11 cm ;[擴充半樑]:198.95 * 198.95 cm; 版厚: 20 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(182.11/100)=1$ 行

水平向排數: $\text{Int}(182.11/100)=1$ 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: $198.95*(\text{ceiling}(182.11/200)+1)=397.90$ cm

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

版長短向施工支撐工作筋總長: $(397.90+397.90)/100=7.96$ 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] $3.32=3.32$ M²

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

版邊沿封模計算:

(+第1邊: $144.37*20$ +第2邊: $459.62*20$)/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] $3.32*20/100=0.663$ M³

RC小計: 0.663 -[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.663 M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

$\#4=170.53 \text{ M} \times (1-0.0000)=170.53 \text{ M}$ ($170.53 \text{ M} \times 0.994/1000=0.1695 \text{ T}$)
 $\#5=8.54 \text{ M} \times (1-0.0000)=8.54 \text{ M}$ ($8.54 \text{ M} \times 1.560/1000=0.0133 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋)= 0.183 T
 模版小計(清)= 3.32 M2
 側模小計(普通模)= 1.21 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.663 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: CS0, 位置序號: 97 [X9:+150,Y15:+186];尺寸(樑口□):175.28 * 175.28 cm ;[擴充半樑]:183.57 * 183.57 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層-邊沿	[(長邊(樑心))183.57+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (175.28/15)+1)/100	36.34
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))183.57+[延伸-搭接]48*1)*(Round (175.28/10)+1)/100	44.00
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	[(長邊(樑心))183.57+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (175.28/15)+1)/100	36.34
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))183.57+[延伸-搭接]48*1)*(Round (175.28/10)+1)/100	44.00

工作筋計算:

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

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]3.07 = 3.07 M2
 註: Aqe8.2樑柱樑優先計算法,版面面積已取樑口□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (+第1邊: $188.23*20$ +第8邊: $203.49*20$)/10000=0.78 M2
 模版小計: 3.07 -[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=3.07 M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模)=0.78 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]3.07*20/100= 0.614 M3
 RC小計: 0.614 -[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.614 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 $\#4=160.68 \text{ M} \times (1-0.0000)=160.68 \text{ M}$ ($160.68 \text{ M} \times 0.994/1000=0.1597 \text{ T}$)
 $\#5=7.92 \text{ M} \times (1-0.0000)=7.92 \text{ M}$ ($7.92 \text{ M} \times 1.560/1000=0.0124 \text{ T}$)
 鋼筋小計(主要筋)= 0.172 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: 2F, 版ID: CS0, 位置序號: 104 [X9:-92,Y15:+227];尺寸(樑口□):182.11 * 182.11 cm ;[擴充半樑]:198.95 * 198.95 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))198.95+[延伸-搭接]48*1)*(Round (182.11/15)+1)/100	32.10
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))198.95+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (182.11/10)+1)/100	56.04
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))198.95+[延伸-搭接]48*1)*(Round (182.11/15)+1)/100	32.10
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))198.95+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round (182.11/10)+1)/100	56.04

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(182.11/100)=1$ 行

水平向排數: $\text{Int}(182.11/100)=1$ 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: $198.95*(\text{ceiling}(182.11/200)+1)=397.90$ cm

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

版長短向施工支撐工作筋總長: $(397.90+397.90)/100=7.96$ 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] $3.32=3.32$ M²

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

版邊沿封模計算:

(+第1邊: $459.62*20$ +第3邊: $144.36*20$)/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] $3.32*20/100=0.663$ M³

RC小計: 0.663 -[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.663 M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= 176.29 M*(1-0.0000)=176.29 M (176.29 M*0.994/1000=0.1752 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)=0.189 T

模版小計(清)=3.32 M²

側模小計(普通模)=1.21 M² (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計=0.663 M³

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S4, 位置序號: 119 [X13:-24,Y7:-195];尺寸(樑口□):188.46 * 188.46 cm ;[擴充半樑]:243.11 * 243.11 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]243.11+[延伸-搭接]60*1)*(Round (188.46/20)+1)/100	30.31
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]243.11+[延伸-搭接]60*1)*(Round (188.46/15)+1)/100	42.44
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]243.11+[延伸-搭接]60*1)*(Round (188.46/20)+1)/100	30.31
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]243.11+[延伸-搭接]60*1)*(Round (188.46/15)+1)/100	42.44

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: $\text{Int}(188.46/100)=1$ 行

水平向排數: $\text{Int}(188.46/100)=1$ 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: $243.11*(\text{ceiling}(188.46/200)+1)=486.22$ cm

短向總長: $243.11*(\text{ceiling}(188.46/200)+1)=486.22$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(486.22+486.22)/100=9.72$ M

模版計算:

模版面積: (設定不計底模)=0 M²

版邊沿封模計算:

(+第1邊: $308.24*25$ +第2邊: $22.40*25$ +第3邊: $22.40*25$ +第4邊: $22.40*25$ +第5邊: $22.40*25$ +第6邊: $14.96*25$ +第7邊: $36.86*25$ +第8邊: $375.12*25$ +第10邊: $19.29*25$ +第11邊: $47.85*25$)/10000=2.23 M²

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=2.23 M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $3.55*25/100=0.888$ M³

RC小計: 0.888 -[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.888 M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5= 145.49 M*(1-0.0000)=145.49 M (145.49 M*1.560/1000=0.2270 T)

#6= 10.40 M*(1-0.0000)=10.40 M (10.40 M*2.250/1000=0.0234 T)

鋼筋小計(主要筋)=0.250 T

模版小計(清)=0.00 M²

側模小計(普通模) = 2.23 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)
 混凝土小計 = 0.888 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S4, 位置序號: 121 [X13:-127,Y8:-155];尺寸(樑口□):414.04 * 414.04 cm ;[擴充半樑]:440.55 * 440.55 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]440.55+[延伸-搭接]60*1)*(Round (414.04/20)+1)/100	110.12
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]440.55+[延伸-搭接]60*1)*(Round (414.04/15)+1)/100	145.16
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]440.55+[延伸-搭接]60*1)*(Round (414.04/20)+1)/100	110.12
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]440.55+[延伸-搭接]60*1)*(Round (414.04/15)+1)/100	145.16

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: $\text{Int}(414.04/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(414.04/100)=4$ 列

工作筋總長: $68.00*4*4/100=10.88$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $440.55*(\text{ceiling}(414.04/200)+1)=1762.20$ cm

短向總長: $440.55*(\text{ceiling}(414.04/200)+1)=1762.20$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1762.20+1762.20)/100=35.24$ M

模版計算:

模版面積: (設定不計底模) = 0 M2

版邊沿封模計算:

(+第2邊: $41.26*25$ +第3邊: $40.21*25$ +第4邊: $45.17*25$ +第5邊: $42.67*25$ +第6邊: $44.14*25$ +第7邊: $42.52*25$ +第8邊: $39.78*25$ +第9邊: $42.86*25$ +第10邊: $44.14*25$ +第11邊: $43.29*25$ +第12邊: $41.15*25$ +第13邊: $22.23*25$ +第14邊: $267.96*25$ +第15邊: $27.76*25$ +第16邊: $35.69*25$ +第17邊: $35.69*25$ +第18邊: $35.69*25$ +第19邊: $35.69*25$ +第20邊: $17.63*25$)/10000=2.36 M2

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

註: 以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=2.36 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□] $17.14*25/100=4.286$ M3

RC小計: 4.286 -[版開口RC] 0.000 -[中空扣除] $0.000=4.286$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5= 510.56 M*(1-0.0000)= 510.56 M (510.56 M*1.560/1000= 0.7965 T)

#6= 46.12 M*(1-0.0000)= 46.12 M (46.12 M*2.250/1000= 0.1038 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.900 T

模版小計(清) = 0.00 M2

側模小計(普通模) = 2.36 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 4.286 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: ST1, 位置序號: 1 [X2:+122,Y3:-120];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	([長邊(樑心)]303.33+[延伸-搭接]60*1)*(Round (303.33/15)+1)/100	76.30
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]303.33+[延伸-搭接]60*1)*(Round (303.33/10)+1)/100	112.63
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]303.33+[延伸-搭接]60*1)*(Round (303.33/15)+1)/100	76.30
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]303.33+[延伸-搭接]60*1)*(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): $10*2+(25-6)*2+10=68.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(303.33/100) = 3$ 行
 水平向排數: $\text{Int}(303.33/100) = 3$ 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: $303.33 \times (\text{ceiling}(303.33/200) + 1) = 909.99$ cm
 短向總長: $303.33 \times (\text{ceiling}(303.33/200) + 1) = 909.99$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(909.99 + 909.99) / 100 = 18.20$ M

模版計算:
 模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $9.20 = 9.20$ 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:
 (+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: $9.20 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 9.20$ 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)=2.29 M2

RC計算:
 [不規則形狀直接計算取得之面積] $9.20 \times 25 / 100 = 2.300$ M3
 RC小計: $2.300 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 2.300$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 #5= $377.86 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 377.86 \text{ M}$ ($377.86 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.5895 \text{ T}$)
 #6= $24.32 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 24.32 \text{ M}$ ($24.32 \text{ M} \times 2.250 / 1000 = 0.0547 \text{ T}$)
 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: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 101 [X9:-49,Y17:+138];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): $10 \times 2 + (16 - 6) \times 2 + 10 = 50.00$ 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: $50.00 \times 5 \times 3 / 100 = 7.50$ 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: $430.00 \times (\text{ceiling}(595.00/200) + 1) = 1720.00$ cm
 短向總長: $645.00 \times (\text{ceiling}(387.50/200) + 1) = 1935.00$ cm
 版長短向施工支撐工作筋總長: $(1720.00 + 1935.00) / 100 = 36.55$ M

模版計算:
 模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $22.86 = 22.86$ M2
 註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,且扣去角柱,面積已直接由Aqe計算完成!!!
 版邊沿封模計算:
 (本片版無邊沿封模)=0.00 M2
 版底牆連接模版扣除:
 ([W15:牆段-1] 352.50×15 + [W15:牆段-2] 97.50×15)/10000 = 0.68 M2
 模版小計: $22.86 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.68 = 22.19$ 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] $22.86 \times 16 / 100 = 3.658$ 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= $592.76 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 592.76 \text{ M}$ ($592.76 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.5892 \text{ T}$)
 #5= $44.05 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 44.05 \text{ M}$ ($44.05 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0687 \text{ T}$)
 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: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 11 [X4:-52,Y4:-121];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: 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口]22.86 = 22.86 M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

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

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=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)

**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) = 0.781 T

模版小計(清)= 22.19 M2

混凝土小計 = 3.658 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S10W, 位置序號: 21 [X4:+96,Y12:+225];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

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

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!

#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 57.00*(ceiling(50.00/200)+1)= 114.00 cm

短向總長: 50.00*(ceiling(32.00/200)+1)= 100.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (114.00+100.00)/100= 2.14 M

模版計算:

模版面積: 計算式:50.0*32.0/ 10000 = 0.16 M2

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

版邊沿封模計算:

(+第3邊:32.00*10)/10000=0.03 M2
 模版小計:0.16-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.16 M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模):=0.03 M2
 RC計算:
 $50.0*32.0/10000*10/100=0.016$ M3
 RC小計:0.016-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.016 M3
 -----計算結果小計-----
 鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 $\#3=8.15\text{ M}*(1-0.0000)=8.15\text{ M}$ ($8.15\text{ M}*0.560/1000=0.0046\text{ T}$)
 $\#4=2.14\text{ M}*(1-0.0000)=2.14\text{ M}$ ($2.14\text{ M}*0.994/1000=0.0021\text{ T}$)
 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: 2F, 版ID: S10W, 位置序號: 23 [X4:+96,Y14:+55];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 M2
 模版小計:0.16-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=0.16 M2
 註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計
 側模小計(普通模):=0.03 M2

RC計算:
 $50.0*32.0/10000*10/100=0.016$ M3
 RC小計:0.016-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.016 M3
 -----計算結果小計-----
 鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)
 $\#3=8.15\text{ M}*(1-0.0000)=8.15\text{ M}$ ($8.15\text{ M}*0.560/1000=0.0046\text{ T}$)
 $\#4=2.14\text{ M}*(1-0.0000)=2.14\text{ M}$ ($2.14\text{ M}*0.994/1000=0.0021\text{ T}$)
 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: 2F, 版ID: S10W, 位置序號: 83 [X7:-90,Y18:+6];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 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: 2F, 版ID: S10W, 位置序號: 102 [X9:+80,Y18:+6];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: 2F, 版ID: ST2, 位置序號: 89 [X8:+63,Y10:-133];尺寸(樑口□):140.36 * 140.36 cm ;[擴充半樑]:140.36 * 140.36 cm; 版厚: 20 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]140.36+[延伸-搭接]60*1)*(Round (140.36/15)+1)/100	20.04
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)]140.36+[延伸-搭接]60*1)*(Round (140.36/12)+1)/100	26.05
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)]140.36+[延伸-搭接]60*1)*(Round (140.36/15)+1)/100	20.04
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)]140.36+[延伸-搭接]60*1)*(Round (140.36/12)+1)/100	26.05

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: $\text{Int}(140.36/100)=1$ 行

水平向排數: $\text{Int}(140.36/100)=1$ 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: $140.36*(\text{ceiling}(140.36/200)+1)=280.72$ cm

短向總長: $140.36*(\text{ceiling}(140.36/200)+1)=280.72$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(280.72+280.72)/100=5.61$ 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] $1.97=1.97$ 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: $80.00*20$ +第2邊: $25.00*20$ +第3邊: $44.00*20$ +第5邊: $124.00*20$)/10000=0.55 M²

模版小計: 1.97 -[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=1.97 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)=0.55 M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $1.97*20/100=0.394$ 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)

#5= 92.17 M*(1-0.0000)= 92.17 M (92.17 M*1.560/1000=0.1438 T)

#6= 6.19 M*(1-0.0000)= 6.19 M (6.19 M*2.250/1000=0.0139 T)

鋼筋小計(主要筋)=0.158 T

模版小計(普)=1.97 M²

側模小計(普通模)=0.55 M² (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計=0.394 M³

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 34 [X5:+235,Y13:-146];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採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 35 [X5:+235,Y14:-239];尺寸(樑口□):357.50 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:400.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(357.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(610/100)=6$ 列

工作筋總長: $50.00*3*6/100=9.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

$([W15:牆段-1]357.50*15)/10000=0.54$ M2

模版小計: $21.81-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.54=21.27$ 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= $576.56\text{ M}*(1-0.0000)=576.56\text{ M}$ ($576.56\text{ M}*0.994/1000=0.5731\text{ T}$)

#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: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 36 [X5:+235,Y14:+184];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: $660.00 \times (\text{ceiling}(387.50/200)+1) = 1980.00 \text{ cm}$

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

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] $\square$ 23.40 = 23.40 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:

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

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] $\square$ 23.40 $\times$ 16/100= 3.744 M³

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

#5=50.30 M $\times$ (1-0.0000)=50.30 M (50.30 M $\times$ 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: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 37 [X5:+235,Y15:+91];尺寸(樑口 $\square$):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	$([\text{長邊(樑心)}]660.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(357.5/200)+1)/100$	134.52
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	$([\text{短邊(樑心)}]400.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48+48) \times (\text{Round}(610/200)+1)/100$	153.76
#4		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}]660.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(357.5/200)+1)/100$	134.52
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	$([\text{短邊(樑心)}]400.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48+48) \times (\text{Round}(610/200)+1)/100$	153.76

工作筋計算:

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

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: $50.00 \times 3 \times 6 / 100 = 9.00 \text{ M}$

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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: $357.5 \times 610.0 / 10000 = 21.81 \text{ M}^2$

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口 $\square$,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:

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

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:

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

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 $\times$ (1-0.0000)=576.56 M (576.56 M $\times$ 0.994/1000= 0.5731 T)

#5=48.80 M $\times$ (1-0.0000)=48.80 M (48.80 M $\times$ 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: 2F, 版ID: S0, 位置序號: 38 [X5:+235,Y16:-50];尺寸(樑口□):260.00 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:302.50 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(260/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(610/100)=6$ 列

工作筋總長: $50.00*2*6/100=6.00$ 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

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= $415.55 \text{ M}*(1-0.0000)=415.55 \text{ M}$ ($415.55 \text{ M}*0.994/1000=0.4131 \text{ T}$)

#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) = 0.477 T

模版小計(清) = 15.62 M²

混凝土小計 = 2.499 M³

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S0, 位置序號: 39 [X5:+235,Y16:+210];尺寸(樑口□):190.00 * 610.00 cm ;[擴充半樑]:225.00 * 660.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

#5工作筋(俗稱馬椅)單支長度(一般版): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ 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採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=11.59 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$190.0 \times 610.0 / 10000 \times 16 / 100 = 1.854 \text{ M3}$

RC小計:1.854-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.854 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=325.02 M*(1-0.0000)=325.02 M (325.02 M*0.994/1000= 0.3231 T)

#5=27.45 M*(1-0.0000)=27.45 M (27.45 M*1.560/1000= 0.0428 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.366 T

模版小計(清)= 11.59 M2

混凝土小計 = 1.854 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 40 [X4:-70,Y17:+20];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): $10 \times 2 + (16 - 6) \times 2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

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

水平向排數: $\text{Int}(220/100) = 2 \text{ 列}$

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: $262.50 \times (\text{ceiling}(360.00/200) + 1) = 787.50 \text{ cm}$

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

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: $360.0 \times 220.0 / 10000 = 7.92 \text{ M2}$

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計:7.92-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=7.92 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$360.0 \times 220.0 / 10000 \times 16 / 100 = 1.267 \text{ M3}$

RC小計:1.267-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.267 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=226.11 M*(1-0.0000)=226.11 M (226.11 M*0.994/1000= 0.2248 T)

#5=22.95 M*(1-0.0000)=22.95 M (22.95 M*1.560/1000= 0.0358 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: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 42 [X5:+107,Y17:+20];尺寸(樑口□):360.00 * 355.00 cm ;[擴充半樑]:402.50 * 397.50 cm; 版厚: 16 cm

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

#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})402.50 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(355/20) + 1) / 100$	85.60
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})397.50 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(360/20) + 1) / 100$	84.65

角隅筋計算:

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

工作筋計算:

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

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

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

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: $397.50 \times (\text{ceiling}(360.00/200) + 1) = 1192.50 \text{ cm}$

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

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] $\square 12.70 = 12.70 \text{ M}^2$

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

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

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] $\square 12.70 \times 16/100 = 2.032 \text{ M}^3$

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

-----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= $340.48 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 340.48 \text{ M}$ ($340.48 \text{ M} \times 0.994/1000 = 0.3384 \text{ T}$)

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

**開口補強筋部分小計(含版繫筋):

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

鋼筋小計(主要筋+補強筋) = 0.476 T

模版小計(清)= 12.70 M²

混凝土小計 = 2.032 M³

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 44 [X5:-122,Y3:-17];尺寸(樑口 $\square$):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	$[(\text{長邊(樑心)})495.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round}(305/20) + 1) / 100$	94.56
#4		雙層簡易式短向上層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})350.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round}(445/20) + 1) / 100$	102.58
#4		雙層簡易式長向下層-邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})495.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round}(305/20) + 1) / 100$	94.56
#4		雙層簡易式短向下層-邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})350.00 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48] \times (\text{Round}(445/20) + 1) / 100$	102.58

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(305/100) = 3 \text{ 行}$

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $495.00 \times (\text{ceiling}(305.00/200) + 1) = 1485.00 \text{ cm}$

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

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1485.00 + 1400.00)/100 = 28.85 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $305.0 \times 445.0 / 10000 = 13.57 \text{ M}^2$

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

模版小計: $13.57 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 13.57 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

305.0*445.0/ 10000 *16/100= 2.172 M3
RC小計:2.172-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.172 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=394.28 M*(1-0.0000)=394.28 M (394.28 M*0.994/1000= 0.3919 T)

#5=34.85 M*(1-0.0000)=34.85 M (34.85 M*1.560/1000= 0.0544 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: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 45 [X5:-122,Y4:-121];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: Int(387.5/100)= 3 行

水平向排數: Int(445/100)= 4 列

工作筋總長: 50.00*3*4/100= 6.00 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

註: Aqe8.2採柱樑優先算法,版面積已取樑口□,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)

**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: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 46 [X5:-122,Y5:-214];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: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 47 [X5:-122,Y5:+209];尺寸(樑口□): $387.50 * 445.00$ cm ;[擴充半樑]: $430.00 * 495.00$ cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $Int(387.5/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(445/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00*3*4/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

$([W15:牆段-1]387.50*15)/10000=0.58$ M2

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]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)

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: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 48 [X5:-122,Y6:+116];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: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 50 [X5:-156,Y7:+10];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	$[(\text{短邊(樑心)})457.13 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round } (410.75/20)+1)/100]$	121.69
----	---	------------------	---	--------

工作筋計算:

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

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

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $16.68 = 16.68 \text{ M}^2$

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:

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

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $16.68*16/100 = 2.668 \text{ M}^3$

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.532 T

模版小計(清)= 16.26 M2

混凝土小計 = 2.668 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 51 [X5:-187,Y8:-140];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	$[(\text{長邊(樑心)})462.41 + [\text{延伸+搭接}48*1] * (\text{Round } (414.69/20)+1)/100]$	112.29
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})462.41 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round } (414.69/20)+1)/100]$	122.85
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})462.41 + [\text{延伸+搭接}48*1] * (\text{Round } (414.69/20)+1)/100]$	112.29
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})462.41 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round } (414.69/20)+1)/100]$	122.85

工作筋計算:

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

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: $50.00*4*4/100 = 8.00 \text{ M}$

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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] $17.16 = 17.16 \text{ M}^2$

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:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

$([W15:\text{牆段-1}]62.50*15 + [W15:\text{牆段-2}]137.50*15)/10000 = 0.30 \text{ M}^2$

模版小計: $17.16 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.30 = 16.86 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $17.16*16/100 = 2.746 \text{ M}^3$

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*(1-0.0000)=470.28 M (470.28 M*0.994/1000= 0.4675 T)

#5=44.99 M*(1-0.0000)=44.99 M (44.99 M*1.560/1000= 0.0702 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.538 T

模版小計(清)= 16.86 M2

混凝土小計 = 2.746 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S4, 位置序號: 55 [X6:+173,Y8:+205];尺寸(樑口□):346.59 * 346.59 cm ;[擴充半樑]:397.45 * 397.45 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))397.45+[延伸-搭接]60*1)*(Round (346.59/20)+1)/100	82.34
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))397.45+[延伸-搭接]60*1)*(Round (346.59/15)+1)/100	109.79
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))397.45+[延伸-搭接]60*1)*(Round (346.59/20)+1)/100	82.34
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))397.45+[延伸-搭接]60*1)*(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*2+(25-6)*2+10 =68.00 cm

垂直向排數: Int(346.59/100)= 3 行

水平向排數: Int(346.59/100)= 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: 397.45*(ceiling(346.59/200)+1)= 1192.35 cm

短向總長: 397.45*(ceiling(346.59/200)+1)= 1192.35 cm

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

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積□]11.88 = 11.88 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]9.90*15)/10000= 0.01 M2

模版小計:11.88-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.01=11.86 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□]11.88*25/100= 2.969 M3

RC小計:2.969-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.969 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5=384.26 M*(1-0.0000)=384.26 M (384.26 M*1.560/1000= 0.5994 T)

#6=29.97 M*(1-0.0000)=29.97 M (29.97 M*2.250/1000= 0.0674 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.667 T

模版小計(清)= 11.86 M2

混凝土小計 = 2.969 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 56 [X6:+157,Y9:+86];尺寸(樑口□):372.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(372.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00*3*4/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

模版小計: $16.53-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=16.53$ M²

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $16.53*16/100=2.645$ M³

RC小計: $2.645-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=2.645$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋)=0.508 T

模版小計(清)=16.53 M²

混凝土小計=2.645 M³

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 57 [X6:+157,Y10:-6];尺寸(樑口□):372.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:415.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(372.5/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00*3*4/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $372.5*445.0/10000=16.58$ M²

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

模版小計: $16.58-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=16.58$ M²

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$372.5*445.0/10000*16/100=2.652$ M³

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋)=0.508 T

模版小計(清)=16.58 M²

混凝土小計=2.652 M³

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 60 [X6:+157,Y11:+24];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: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 61 [X6:+157,Y12:-69];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: $357.5 \times 445.0 / 10000 = 15.91 \text{ M}^2$

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

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

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.489 T

模版小計(清) = 15.37 M²

混凝土小計 = 2.545 M³

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 62 [X6:+157,Y13:-146];尺寸(樑口□): $387.50 \times 445.00 \text{ cm}$; [擴充半樑]: $430.00 \times 495.00 \text{ cm}$; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

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

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積□] $17.20 = 17.20 \text{ M}^2$

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M²

版底牆連接模版扣除:

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

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積□] $17.20 \times 16 / 100 = 2.752 \text{ M}^3$

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.516 T

模版小計(清) = 16.62 M²

混凝土小計 = 2.752 M³

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 63 [X6:+157,Y14:-239];尺寸(樑口□): $357.50 \times 445.00 \text{ cm}$; [擴充半樑]: $400.00 \times 495.00 \text{ cm}$; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]495.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round(357.5/20)+1)/100$	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: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 64 [X6:+157,Y14:+184];尺寸(樑口□):387.50 * 445.00 cm ;[擴充半樑]:430.00 * 495.00 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $Int(387.5/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(445/100)=4$ 列

工作筋總長: $50.00*3*4/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1]387.50*15)/10000= 0.58 M2

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]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)

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: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 65 [X6:+157,Y15:+91];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: 2F, 版ID: S4, 位置序號: 66 [X6:+165,Y16:-58];尺寸(樑口□):245.00 * 430.00 cm ;[擴充半樑]:295.00 * 480.00 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)]480.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (245/20)+1)/100	70.20
----	---	-----------	---	-------

#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))295.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (430/15)+1)/100	106.50
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))480.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (245/20)+1)/100	70.20
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))295.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (430/15)+1)/100	106.50

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(245/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(430/100)=4$ 列

工作筋總長: $68.00*2*4/100=5.44$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $480.00*(\text{ceiling}(245.00/200)+1)=1440.00$ cm

短向總長: $295.00*(\text{ceiling}(430.00/200)+1)=1180.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1440.00+1180.00)/100=26.20$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $245.0*430.0/10000=10.54$ M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計: $10.54-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=10.54$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

RC小計: $2.634-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=2.634$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5= $353.40\text{ M}*(1-0.0000)=353.40\text{ M}$ ($353.40\text{ M}*1.560/1000=0.5513\text{ T}$)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.622 T

模版小計(清) = 10.54 M2

混凝土小計 = 2.634 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S4, 位置序號: 70 [X7:+235,Y8:+198];尺寸(樑口□):362.92 * 362.92 cm ;[擴充半樑]:408.97 * 408.97 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層-邊沿	[(長邊(樑心))408.97+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (362.92/20)+1)/100	100.50
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))408.97+[延伸-搭接]60*1)*(Round (362.92/15)+1)/100	117.24
#5		雙層簡易式長向下層-邊沿	[(長邊(樑心))408.97+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (362.92/20)+1)/100	100.50
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))408.97+[延伸-搭接]60*1)*(Round (362.92/15)+1)/100	117.24

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: $\text{Int}(362.92/100)=3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(362.92/100)=3$ 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: $408.97*(\text{ceiling}(362.92/200)+1)=1226.91$ cm

短向總長: $408.97*(\text{ceiling}(362.92/200)+1)=1226.91$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1226.91+1226.91)/100=24.54$ 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□]13.09 = 13.09 M2

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

模版小計: $13.09-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00=13.09$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]13.09*25/100= 3.273 M3

RC小計:3.273-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.273 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5=435.49 M*(1-0.0000)=435.49 M (435.49 M*1.560/1000= 0.6794 T)

#6=30.66 M*(1-0.0000)=30.66 M (30.66 M*2.250/1000= 0.0690 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.748 T

模版小計(清)= 13.09 M2

混凝土小計 = 3.273 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 105 [X10:+204,Y7:-179];尺寸(樑口□):647.50 * 357.50 cm ;[擴充半樑]:697.50 * 400.00 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 (357.5/20)+1)/100	150.77
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)])400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (647.5/20)+1)/100	147.84
#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 (357.5/20)+1)/100	150.77
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)])400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (647.5/20)+1)/100	147.84

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(647.5/100)= 6 行

水平向排數: Int(357.5/100)= 3 列

工作筋總長: 50.00*6*3/100= 9.00 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 400.00*(ceiling(647.50/200)+1)= 2000.00 cm

短向總長: 697.50*(ceiling(357.50/200)+1)= 2092.50 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (2000.00+2092.50)/100= 40.93 M

模版計算:

模版面積: 計算式:647.5*357.5/ 10000 = 23.15 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

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1])357.50*15/10000= 0.54 M2

模版小計:23.15-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.54=22.61 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:

647.5*357.5/ 10000 *16/100= 3.704 M3

RC小計:3.704-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.704 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=597.21 M*(1-0.0000)=597.21 M (597.21 M*0.994/1000= 0.5936 T)

#5=49.93 M*(1-0.0000)=49.93 M (49.93 M*1.560/1000= 0.0779 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.672 T

模版小計(清)= 22.61 M2

混凝土小計 = 3.704 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 106 [X10:+101,Y8:-92];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: $50.00*4*3/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1]357.50*15)/10000=0.54 M2

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋)=0.486 T

模版小計(清)=15.37 M2

混凝土小計=2.545 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 107 [X10:+44,Y16:+68]; 尺寸(樑口□): 445.00 * 357.50 cm ; [擴充半樑]: 495.00 * 400.00 cm; 版厚: 16 cm

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

角隅筋計算:

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

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(445/100)=4$ 行

水平向排數: $\text{Int}(357.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*4*3/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

([W15:牆段-1]357.50*15)/10000=0.54 M2

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

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

RC小計:2.545-[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=430.66 M*(1-0.0000)=430.66 M (430.66 M*0.994/1000= 0.4281 T)

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

**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) = 0.579 T

模版小計(清)= 15.37 M2

混凝土小計 = 2.545 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 108 [X10:+44,Y17:+138];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,版面面積已取樑口□□,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

模版小計(清)= 21.27 M2

混凝土小計 = 3.403 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 109 [X10:-197,Y7:-250];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	$[(\text{長邊(樑心)})697.50 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round } (387.5/20)+1)/100]$	158.70
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})430.00 + [\text{延伸+搭接}48*1] * (\text{Round } (647.5/20)+1)/100]$	157.74

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(647.5/100) = 6 \text{ 行}$

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積: 計算式: $647.5*387.5/10000 = 25.09 \text{ M}^2$

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

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

版底牆連接模版扣除:

$[(\text{W5PCZ:牆段-1})30.00*5 + [\text{W15:牆段-2})490.00*15 + [\text{W15:牆段-3})35.00*15 + [\text{W15:牆段-4})105.00*15 + [\text{W15:牆段-5})352.50*15]/10000 = 1.49 \text{ M}^2$

模版小計: $25.09 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]1.49 = 23.60 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$647.5*387.5/10000 * 16/100 = 4.015 \text{ M}^3$

RC小計: $4.015 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 4.015 \text{ M}^3$

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

#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) = 23.60 M2

混凝土小計 = 4.015 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 110 [X11:+200,Y8:-163];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	$[(\text{長邊(樑心)})495.00 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round } (387.5/20)+1)/100]$	118.20
#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- 邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})495.00 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round } (387.5/20)+1)/100]$	118.20
#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): $10*2 + (16-6)*2 + 10 = 50.00 \text{ cm}$

垂直向排數: $\text{Int}(445/100) = 4 \text{ 行}$

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

版底牆連接模版扣除:

$[(\text{W15:牆段-1})215.00*15 + [\text{W15:牆段-2})387.50*15]/10000 = 0.90 \text{ M}^2$

模版小計: $17.08 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.90 = 16.17 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

RC小計:2.733-[版開口RC]0.000-[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=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)= 16.17 M2

混凝土小計 = 2.733 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 114 [X11:-113,Y6:+178];尺寸(樑口□):645.00 * 357.50 cm ;[擴充半樑]:695.00 * 400.00 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 (357.5/20)+1)/100	150.29
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (645/20)+1)/100	147.84
#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 (357.5/20)+1)/100	150.29
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))400.00+[延伸-搭接]48*1)*(Round (645/20)+1)/100	147.84

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(645/100)= 6 行

水平向排數: Int(357.5/100)= 3 列

工作筋總長: 50.00*6*3/100= 9.00 M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: 400.00*(ceiling(645.00/200)+1)= 2000.00 cm

短向總長: 695.00*(ceiling(357.50/200)+1)= 2085.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (2000.00+2085.00)/100= 40.85 M

模版計算:

模版面積: (設定不計底模) = 0 M2

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

645.0*357.5/ 10000 *16/100= 3.689 M3

RC小計:3.689-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=3.689 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=596.26 M*(1-0.0000)=596.26 M (596.26 M*0.994/1000= 0.5927 T)

#5=49.85 M*(1-0.0000)=49.85 M (49.85 M*1.560/1000= 0.0778 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.670 T

模版小計(清)= 0.00 M2

混凝土小計 = 3.689 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 115 [X11:-217,Y8:-236];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: $50.00*4*3/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

模版面積:(設定不計底模)=0 M2

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

#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)=0.486 T

模版小計(清)=0.00 M2

混凝土小計=2.545 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 116 [X12:-15,Y6:+107];尺寸(樑口□):645.00 * 387.50 cm ;[擴充半樑]:695.00 * 430.00 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 (387.5/20)+1)/100	158.20
#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 (645/20)+1)/100	173.58
#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 (387.5/20)+1)/100	158.20
#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 (645/20)+1)/100	173.58

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: $\text{Int}(645/100)=6$ 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: $430.00*(\text{ceiling}(645.00/200)+1)=2150.00$ cm

短向總長: $695.00*(\text{ceiling}(387.50/200)+1)=2085.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(2150.00+2085.00)/100=42.35$ M

模版計算:

模版面積:(設定不計底模)=0 M2

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

$645.0*387.5/10000*16/100=3.999$ M3

RC小計: $3.999-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=3.999$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4= $663.56\text{ M}*(1-0.0000)=663.56\text{ M}$ ($663.56\text{ M}*0.994/1000=0.6596\text{ T}$)

#5= $51.35\text{ M}*(1-0.0000)=51.35\text{ M}$ ($51.35\text{ M}*1.560/1000=0.0801\text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋)=0.740 T

模版小計(清)=0.00 M2

混凝土小計=3.999 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 117 [X12:-118,Y7:+193];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: $Int(445/100)=4$ 行

水平向排數: $Int(387.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $50.00*4*3/100=6.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

短向總長: $495.00*(ceiling(387.50/200)+1)=1485.00$ 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:(設定不計底模)=0 M2

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口] $16.99*16/100=2.718$ M3

RC小計: $2.718-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.718$ M3

-----計算結果小計-----

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)=0.00 M2

混凝土小計=2.718 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S4, 位置序號: 120 [X13:-56,Y7:+48];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: $Int(310.84/100)=3$ 行

水平向排數: $Int(426.7/100)=4$ 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: $469.20*(ceiling(310.84/200)+1)=1407.60$ cm

短向總長: $360.84*(ceiling(426.70/200)+1)=1443.36$ 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: (設定不計底模) = 0 M2

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

$310.8 \times 426.7 / 10000 \times 25 / 100 = 3.316$ M3

RC小計: 3.316-[版開口RC]0.000-[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 M*(1-0.0000)=444.42 M (444.42 M*1.560/1000= 0.6933 T)

#6=36.67 M*(1-0.0000)=36.67 M (36.67 M*2.250/1000= 0.0825 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.776 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 3.316 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S4, 位置序號: 123 [X14:-1,Y7:-31]; 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

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: $\text{Int}(355.65/100) = 3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(355.65/100) = 3$ 列

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

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $403.42 \times (\text{ceiling}(355.65/200) + 1) = 1210.26$ 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: (設定不計底模) = 0 M2

版邊沿封模計算:

(本片版無邊沿封模)=0.00 M2

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口] $12.49 \times 25 / 100 = 3.122$ 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*(1-0.0000)=460.61 M (460.61 M*1.560/1000= 0.7186 T)

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.787 T

模版小計(清) = 0.00 M2

混凝土小計 = 3.122 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S4, 位置序號: 27 [X5:+225,Y8:+75]; 尺寸(樑口□): 398.15 * 398.15 cm ; [擴充半樑]: 451.97 * 451.97 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)])451.97+[延伸-搭接]60*1)*(Round (398.15/20)+1)/100	107.51
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)])451.97+[延伸-搭接]60*1)*(Round (398.15/15)+1)/100	143.35

#5		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})451.97 + [\text{延伸-搭接}60 \times 1] \times (\text{Round } (398.15/20) + 1) / 100$	107.51
#5		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})451.97 + [\text{延伸-搭接}60 \times 1] \times (\text{Round } (398.15/15) + 1) / 100$	143.35

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: $\text{Int}(398.15/100) = 3 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(398.15/100) = 3 \text{ 列}$

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: $451.97 \times (\text{ceiling}(398.15/200) + 1) = 1355.91 \text{ cm}$

短向總長: $451.97 \times (\text{ceiling}(398.15/200) + 1) = 1355.91 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1355.91 + 1355.91) / 100 = 27.12 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $\square$ 15.85 = 15.85 M2

註: Aqe8.2樑柱樑優先計算法,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:

$([W15:\text{牆段}-1]170.10 \times 15 + [W15:\text{牆段}-2]15.00 \times 15) / 10000 = 0.28 \text{ M2}$

模版小計: $15.85 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.28 = 15.57 \text{ M2}$

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] $\square$ 15.85 $\times$ 25/100= 3.963 M3

RC小計: $3.963 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 3.963 \text{ M3}$

-----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=501.73 M $\times$ (1-0.0000)=501.73 M (501.73 M $\times$ 1.560/1000= 0.7827 T)

#6=33.24 M $\times$ (1-0.0000)=33.24 M (33.24 M $\times$ 2.250/1000= 0.0748 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.857 T

模版小計(清)= 15.57 M2

混凝土小計 = 3.963 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: CS1, 位置序號: 99 [X9:-33,Y9:-238];尺寸(樑口 $\square$):269.95 * 269.95 cm ;[擴充半樑]:299.50 * 299.50 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})299.50 + [\text{延伸-搭接}60 \times 1] \times (\text{Round } (269.95/15) + 1) / 100$	68.31
#5		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})299.50 + [\text{延伸+彎鉤}60+60] \times (\text{Round } (269.95/15) + 1) / 100$	79.71
#5		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})299.50 + [\text{延伸-搭接}60 \times 1] \times (\text{Round } (269.95/15) + 1) / 100$	68.31
#5		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})299.50 + [\text{延伸+彎鉤}60+60] \times (\text{Round } (269.95/15) + 1) / 100$	79.71

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: $\text{Int}(269.95/100) = 2 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(269.95/100) = 2 \text{ 列}$

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

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $299.50 \times (\text{ceiling}(269.95/200) + 1) = 898.50 \text{ cm}$

短向總長: $299.50 \times (\text{ceiling}(269.95/200) + 1) = 898.50 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(898.50 + 898.50) / 100 = 17.97 \text{ M}$

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] $\square$ 7.29 = 7.29 M2

註: Aqe8.2樑柱樑優先計算法,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:

(+第5邊: $387.50 \times 25) / 10000 = 0.97 \text{ M2}$

版底牆連接模版扣除:

$([W15:\text{牆段}-1]260.00 \times 15) / 10000 = 0.39 \text{ M2}$

模版小計: $7.29 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.39 = 6.90 \text{ M2}$

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):=0.97 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口]7.29*25/100= 1.822 M3

RC小計:1.822-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.822 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5=296.02 M*(1-0.0000)=296.02 M (296.02 M*1.560/1000= 0.4618 T)

#6=20.69 M*(1-0.0000)=20.69 M (20.69 M*2.250/1000= 0.0466 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.508 T

模版小計(清)= 6.90 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 = 1.822 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: CS1, 位置序號: 67 [X6:+165,Y16:+195];尺寸(樑口□):160.00 * 430.00 cm ;[擴充半樑]:185.00 * 480.00 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))480.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (160/15)+1)/100	64.80
#5		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))185.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (430/15)+1)/100	73.50
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))480.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (160/15)+1)/100	64.80
#5		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))185.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (430/15)+1)/100	73.50

工作筋計算:

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

垂直向排數: Int(160/100)= 1 行

水平向排數: Int(430/100)= 4 列

工作筋總長: 68.00*1*4/100= 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: 480.00*(ceiling(160.00/200)+1)= 960.00 cm

短向總長: 185.00*(ceiling(430.00/200)+1)= 740.00 cm

版長短向施工支撐工作筋總長: (960.00+740.00)/100= 17.00 M

模版計算:

模版面積: 計算式:160.0*430.0/ 10000 = 6.88 M2

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

版邊沿封模計算:

(+第3邊:430.00*25)/10000=1.08 M2

模版小計:6.88-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=6.88 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=1.08 M2

RC計算:

160.0*430.0/ 10000 *25/100= 1.720 M3

RC小計:1.720-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.720 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5=276.60 M*(1-0.0000)=276.60 M (276.60 M*1.560/1000= 0.4315 T)

#6=19.72 M*(1-0.0000)=19.72 M (19.72 M*2.250/1000= 0.0444 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.476 T

模版小計(清)= 6.88 M2

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

混凝土小計 = 1.720 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: CS0, 位置序號: 54 [X5:-164,Y3:-232];尺寸(樑口□):178.47 * 178.47 cm ;[擴充半樑]:211.81 * 211.81 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))211.81+[延伸-搭接]48*1)*(Round (178.47/15)+1)/100	33.78
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))211.81+[延伸-搭接]48*1)*(Round (178.47/10)+1)/100	49.36

#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})211.81 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(178.47/15) + 1) / 100$	33.78
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})211.81 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1] \times (\text{Round}(178.47/10) + 1) / 100$	49.36

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(178.47/100) = 1 \text{ 行}$

水平向排數: $\text{Int}(178.47/100) = 1 \text{ 列}$

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $211.81 \times (\text{ceiling}(178.47/200) + 1) = 423.62 \text{ cm}$

短向總長: $211.81 \times (\text{ceiling}(178.47/200) + 1) = 423.62 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(423.62 + 423.62) / 100 = 8.47 \text{ M}$

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] $3.19 = 3.19 \text{ M}^2$

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

版邊沿封模計算:

(+第1邊: 6.10×20 + 第2邊: 6.10×20 + 第3邊: 6.10×20 + 第4邊: 6.10×20 + 第5邊: 6.10×20 + 第6邊: 6.10×20 + 第7邊: 6.10×20 + 第8邊: 6.10×20 + 第9邊: 6.10×20 + 第10邊: 6.10×20 + 第11邊: 6.10×20 + 第12邊: 6.10×20 + 第13邊: 6.10×20 + 第14邊: 6.10×20 + 第15邊: 42.62×20 + 第16邊: 42.62×20 + 第17邊: 42.62×20 + 第18邊: 42.62×20 + 第19邊: 42.62×20 + 第20邊: 42.62×20 + 第21邊: 42.62×20 + 第22邊: 42.62×20 + 第23邊: 42.62×20 + 第24邊: 42.62×20 + 第25邊: 42.62×20 + 第26邊: 42.62×20 + 第27邊: 42.62×20 + 第28邊: 42.62×20 + 第29邊: 42.62×20 + 第33邊: 5.98×20) / 10000 = 1.46 M²

模版小計: $3.19 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 3.19 \text{ M}^2$

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

側模小計(普通模): = 1.46 M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $3.19 \times 20 / 100 = 0.637 \text{ M}^3$

RC小計: $0.637 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.637 \text{ M}^3$

-----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 = $166.28 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 166.28 \text{ M}$ ($166.28 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.1653 \text{ T}$)

#5 = $9.05 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 9.05 \text{ M}$ ($9.05 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0141 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.179 T

模版小計(清) = 3.19 M²

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

混凝土小計 = 0.637 M³

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: CS, 位置序號: 2 [X3:-171,Y3:+175]; 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: 2F, 版ID: CS, 位置序號: 4 [X3:-179,Y4:+90];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: 2F, 版ID: CS, 位置序號: 5 [X3:-171,Y5:+5];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	$((\text{短邊(樑心)})37.50 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(80/10) + 1) / 100$	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:

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

模版小計: $0.30 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.19 = 0.11 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $= 0.13 \text{ M}^2$

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.027 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: 2F, 版ID: CS, 位置序號: 7 [X3:-179,Y6:-80];尺寸(樑口□): 750.00 * 52.50 cm ;[擴充半樑]: 750.00 * 77.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$((\text{長邊(樑心)})750.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(52.5/15) + 1) / 100$	39.90
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$((\text{短邊(樑心)})77.50 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48) \times (\text{Round}(750/10) + 1) / 100$	131.86
#4		雙層簡易式長向下層	$((\text{長邊(樑心)})750.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(52.5/15) + 1) / 100$	39.90
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$((\text{短邊(樑心)})77.50 + [\text{延伸+彎鉤}]48 + 48) \times (\text{Round}(750/10) + 1) / 100$	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*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: 2F, 版ID: CS, 位置序號: 8 [X3:-171,Y7:-165];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: 2F, 版ID: S5, 位置序號: 86 [X8:-103,Y6:+44];尺寸(樑口□):37.50 * 750.00 cm ;[擴充半樑]:62.50 * 750.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))750.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(37.5/15)+1)/100	25.38
----	---	------------------	--	-------

#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})62.50 + [\text{延伸-搭接}48 \times 1] \times (\text{Round}(750/10) + 1) / 100$	83.98
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})750.00 + [\text{延伸+彎鉤}48 + 48] \times (\text{Round}(37.5/15) + 1) / 100$	25.38
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})62.50 + [\text{延伸-搭接}48 \times 1] \times (\text{Round}(750/10) + 1) / 100$	83.98

工作筋計算:

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

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

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $750.00 \times (\text{ceiling}(37.50/200) + 1) = 1500.00 \text{ cm}$

短向總長: $62.50 \times (\text{ceiling}(750.00/200) + 1) = 312.50 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1500.00 + 312.50) / 100 = 18.13 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $37.5 \times 750.0 / 10000 = 2.81 \text{ M}^2$

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:

(+第1邊: $750.00 \times 16 / 10000 = 1.20 \text{ M}^2$

模版小計: $2.81 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 2.81 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $= 1.20 \text{ M}^2$

RC計算:

$37.5 \times 750.0 / 10000 \times 16 / 100 = 0.450 \text{ M}^3$

RC小計: $0.450 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.450 \text{ M}^3$

-----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 = $218.72 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 218.72 \text{ M}$ ($218.72 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.2174 \text{ T}$)

#5 = $18.13 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 18.13 \text{ M}$ ($18.13 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0283 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.246 T

模版小計(清) = 2.81 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 = 0.450 M³

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S5, 位置序號: 85 [X7:-239,Y7:+10];尺寸(樑口□): 642.50 * 30.00 cm ;[擴充半樑]: 642.51 * 55.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$[(\text{長邊(樑心)})642.51 + [\text{延伸-搭接}48 \times 1] \times (\text{Round}(30/15) + 1) / 100$	20.72
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})55.00 + [\text{延伸+彎鉤}48 + 48] \times (\text{Round}(642.5/10) + 1) / 100$	98.15
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})642.51 + [\text{延伸-搭接}48 \times 1] \times (\text{Round}(30/15) + 1) / 100$	20.72
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})55.00 + [\text{延伸+彎鉤}48 + 48] \times (\text{Round}(642.5/10) + 1) / 100$	98.15

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: $\text{Int}(642.5/100) = 6 \text{ 行}$

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

工作筋總長: $50.00 \times 6 \times 0 / 100 = 0.00 \text{ M}$

#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: $55.00 \times (\text{ceiling}(642.50/200) + 1) = 275.00 \text{ cm}$

短向總長: $642.51 \times (\text{ceiling}(30.00/200) + 1) = 1285.02 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(275.00 + 1285.02) / 100 = 15.60 \text{ M}$

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□] $1.93 = 1.93 \text{ M}^2$

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: $0.00 \times 16 +$ 第7邊: $642.48 \times 16) / 10000 = 1.03 \text{ M}^2$

模版小計:1.93-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=1.93 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模)=1.03 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $1.93 \times 16 / 100 = 0.308$ M3

RC小計:0.308-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.308 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=237.73 M*(1-0.0000)=237.73 M (237.73 M*0.994/1000= 0.2363 T)

#5=15.60 M*(1-0.0000)=15.60 M (15.60 M*1.560/1000= 0.0243 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.261 T

模版小計(清)= 1.93 M2

側模小計(普通模)= 1.03 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.308 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: CS1, 位置序號: 71 [X6:-175,Y9:+97];尺寸(樑口□):342.81 * 342.81 cm ;[擴充半樑]:377.87 * 377.87 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)])377.87+[延伸-搭接]60*1)*(Round (342.81/15)+1)/100	105.09
#5		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)])377.87+[延伸-搭接]60*1)*(Round (342.81/15)+1)/100	105.09
#5		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)])377.87+[延伸-搭接]60*1)*(Round (342.81/15)+1)/100	105.09
#5		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)])377.87+[延伸-搭接]60*1)*(Round (342.81/15)+1)/100	105.09

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: $\text{Int}(342.81/100) = 3$ 行

水平向排數: $\text{Int}(342.81/100) = 3$ 列

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

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $377.87 \times (\text{ceiling}(342.81/200) + 1) = 1133.61$ cm

短向總長: $377.87 \times (\text{ceiling}(342.81/200) + 1) = 1133.61$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(1133.61 + 1133.61) / 100 = 22.67$ 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] $11.75 = 11.75$ 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:

(+第3邊:34.38*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+第16邊:41.87*25+第17邊:41.87*25+第18邊:41.87*25)/10000=1.66 M2

模版小計:11.75-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=11.75 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模)=1.66 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $11.75 \times 25 / 100 = 2.938$ M3

RC小計:2.938-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=2.938 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5=420.36 M*(1-0.0000)=420.36 M (420.36 M*1.560/1000= 0.6558 T)

#6=28.79 M*(1-0.0000)=28.79 M (28.79 M*2.250/1000= 0.0648 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.721 T

模版小計(清)= 11.75 M2

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

混凝土小計 = 2.938 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: CS1, 位置序號: 90 [X8:-146,Y9:-86];尺寸(樑口□):190.00 * 357.50 cm ;[擴充半樑]:215.00 * 400.00 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)])400.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round (190/15)+1)/100	64.40
----	---	-----------	--	-------

#5		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]215.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(357.5/15)+1)/100$	68.75
#5		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]400.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(190/15)+1)/100$	64.40
#5		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]215.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(357.5/15)+1)/100$	68.75

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: $Int(190/100)=1$ 行

水平向排數: $Int(357.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $68.00*1*3/100=2.04$ M

#6長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $400.00*(ceiling(190.00/200)+1)=800.00$ cm

短向總長: $215.00*(ceiling(357.50/200)+1)=645.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(800.00+645.00)/100=14.45$ M

模版計算:

模版面積: 計算式: $190.0*357.5/10000=6.79$ 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: $357.50*25/10000=0.89$ M2

模版小計: $6.79-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=6.79$ M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $=0.89$ M2

RC計算:

$190.0*357.5/10000*25/100=1.698$ M3

RC小計: $1.698-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=1.698$ M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#5= 266.30 M*(1-0.0000)= 266.30 M (266.30 M* $1.560/1000=0.4154$ T)

#6= 16.49 M*(1-0.0000)= 16.49 M (16.49 M* $2.250/1000=0.0371$ T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.453 T

模版小計(清) = 6.79 M2

側模小計(普通模) = 0.89 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 1.698 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: CS1, 位置序號: 80 [X7:-230,Y9:-13];尺寸(樑口□): $190.00*387.50$ cm ;[擴充半樑]: $215.00*430.00$ cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	$([長邊(樑心)]430.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(190/15)+1)/100$	68.60
#5		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]215.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(387.5/15)+1)/100$	74.25
#5		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]430.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(190/15)+1)/100$	68.60
#5		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]215.00+[延伸-搭接]60*1)*(Round(387.5/15)+1)/100$	74.25

工作筋計算:

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

垂直向排數: $Int(190/100)=1$ 行

水平向排數: $Int(387.5/100)=3$ 列

工作筋總長: $68.00*1*3/100=2.04$ 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: $430.00*(ceiling(190.00/200)+1)=860.00$ cm

短向總長: $215.00*(ceiling(387.50/200)+1)=645.00$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(860.00+645.00)/100=15.05$ 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□] $7.29=7.29$ 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5邊: $387.50*25/10000=0.97$ M2

版底牆連接模版扣除:

$$([W15:牆段-1]250.00*15)/10000=0.38\text{ M2}$$

$$\text{模版小計}:7.29-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.38=6.91\text{ M2}$$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

$$\text{側模小計(普通模)}:=0.97\text{ M2}$$

RC計算:

$$[\text{不規則形狀直接計算取得之面積口}]7.29*25/100=1.822\text{ M3}$$

$$\text{RC小計}:1.822-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=1.822\text{ M3}$$

-----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)

$$\#5=285.70\text{ M}*(1-0.0000)=285.70\text{ M} (285.70\text{ M}*1.560/1000=0.4457\text{ T})$$

$$\#6=17.09\text{ M}*(1-0.0000)=17.09\text{ M} (17.09\text{ M}*2.250/1000=0.0385\text{ T})$$

$$\text{鋼筋小計(主要筋)}=0.484\text{ T}$$

$$\text{模版小計(清)}=6.91\text{ M2}$$

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

$$\text{混凝土小計}=1.822\text{ M3}$$

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: CS, 位置序號: 22 [X4:+109,Y13:+57];尺寸(樑口□):2555.00 * 37.50 cm ;[擴充半樑]:2555.00 * 62.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))]2555.00+[搭接-長上]48*2+[延伸-搭接]48*1* (Round(37.5/15)+1)/100	80.97
#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 (2555/10)+1)/100	407.35
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))]2555.00+[搭接-長下]48*2+[延伸-搭接]48*1* (Round(37.5/15)+1)/100	80.97
#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 (2555/10)+1)/100	407.35

工作筋計算:

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

$$\text{垂直向排數}: \text{Int}(2555/100)=25\text{ 行}$$

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

$$\text{長向總長}: 62.50*(\text{ceiling}(2555.00/200)+1)=875.00\text{ cm}$$

$$\text{短向總長}: 2555.00*(\text{ceiling}(37.50/200)+1)=5110.00\text{ cm}$$

$$\text{版長短向施工支撐工作筋總長}: (875.00+5110.00)/100=59.85\text{ M}$$

模版計算:

$$\text{模版面積}: \text{計算式}: 2555.0*37.5/10000=9.58\text{ M2}$$

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

版邊沿封模計算:

$$(+\text{第1邊}:37.50*16+\text{第4邊}:2555.00*16)/10000=4.15\text{ M2}$$

版底牆連接模版扣除:

$$([W15S:牆段-1]30.00*15+[W15S:牆段-2]65.00*15+[W15S:牆段-3]30.00*15+[W15S:牆段-4]30.00*15+[W15S:牆段-5]$$

$$65.00*15+[W15S:牆段-6]30.00*15+[W15S:牆段-7]30.00*15+[W15S:牆段-8]65.00*15+[W15S:牆段-9]$$

$$30.00*15+[W15S:牆段-10]65.00*15+[W15S:牆段-11]30.00*15)/10000=0.71\text{ M2}$$

$$\text{模版小計}:9.58-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]0.71=8.88\text{ M2}$$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

$$\text{側模小計(普通模)}:=4.15\text{ M2}$$

RC計算:

$$2555.0*37.5/10000*16/100=1.533\text{ M3}$$

$$\text{RC小計}:1.533-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=1.533\text{ M3}$$

-----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)

$$\#4=976.63\text{ M}*(1-0.0000)=976.63\text{ M} (976.63\text{ M}*0.994/1000=0.9708\text{ T})$$

$$\#5=59.85\text{ M}*(1-0.0000)=59.85\text{ M} (59.85\text{ M}*1.560/1000=0.0934\text{ T})$$

$$\text{鋼筋小計(主要筋)}=1.064\text{ T}$$

$$\text{模版小計(清)}=8.88\text{ M2}$$

$$\text{側模小計(普通模)}=4.15\text{ M2} (**\text{註:版邊沿側模一律歸類為普通模})$$

$$\text{混凝土小計}=1.533\text{ M3}$$

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: CS, 位置序號: 19 [X4:+109,Y10:-155];尺寸(樑口□):830.00 * 37.50 cm ;[擴充半樑]:845.00 * 62.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	$([長邊(樑心)]845.00+[延伸+彎鉤]48+48) \times (\text{Round}(37.5/15)+1)/100$	28.23
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$([短邊(樑心)]62.50+[延伸+彎鉤]48+48) \times (\text{Round}(830/10)+1)/100$	133.14
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$([長邊(樑心)]845.00+[延伸+彎鉤]48+48) \times (\text{Round}(37.5/15)+1)/100$	28.23
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$([短邊(樑心)]62.50+[延伸+彎鉤]48+48) \times (\text{Round}(830/10)+1)/100$	133.14

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: $\text{Int}(830/100) = 8 \text{ 行}$

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

工作筋總長: $50.00 \times 8 \times 0/100 = 0.00 \text{ M}$

#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: $62.50 \times (\text{ceiling}(830.00/200)+1) = 375.00 \text{ cm}$

短向總長: $845.00 \times (\text{ceiling}(37.50/200)+1) = 1690.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(375.00+1690.00)/100 = 20.65 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $830.0 \times 37.5 / 10000 = 3.11 \text{ M}^2$

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: 830.00×16)/10000 = 1.39 M2

版底牆連接模版扣除:

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

模版小計: $3.11 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.19 = 2.93 \text{ M}^2$

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): = 1.39 M2

RC計算:

$830.0 \times 37.5 / 10000 \times 16/100 = 0.498 \text{ M}^3$

RC小計: $0.498 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.498 \text{ M}^3$

-----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 = $322.74 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 322.74 \text{ M}$ ($322.74 \text{ M} \times 0.994/1000 = 0.3208 \text{ T}$)

#5 = $20.65 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 20.65 \text{ M}$ ($20.65 \text{ M} \times 1.560/1000 = 0.0322 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.353 T

模版小計(清) = 2.93 M2

側模小計(普通模) = 1.39 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.498 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S1, 位置序號: 31 [X5:+235,Y10:+245];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	$([長邊(樑心)]530.00+[延伸-搭接]48 \times 1) \times (\text{Round}(30/20)+1)/100$	17.34
#4		雙層簡易式短向上層	$([短邊(樑心)]55.00+[延伸-搭接]48 \times 1) \times (\text{Round}(530/20)+1)/100$	27.81
#4		雙層簡易式長向下層	$([長邊(樑心)]530.00+[延伸-搭接]48 \times 1) \times (\text{Round}(30/20)+1)/100$	17.34
#4		雙層簡易式短向下層	$([短邊(樑心)]55.00+[延伸-搭接]48 \times 1) \times (\text{Round}(530/20)+1)/100$	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: $30.0 \times 530.0 / 10000 = 1.59 \text{ M2}$

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: $530.00 \times 16 / 10000 = 0.85 \text{ M2}$)

模版小計: $1.59 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 1.59 \text{ M2}$

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): $= 0.85 \text{ M2}$

RC計算:

$30.0 \times 530.0 / 10000 \times 16 / 100 = 0.254 \text{ M3}$

RC小計: $0.254 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.254 \text{ M3}$

-----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 = $90.30 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 90.30 \text{ M}$ ($90.30 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.0898 \text{ T}$)

#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: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 59 [X6:+165,Y10:+245]; 尺寸(樑口□): $30.00 \times 430.00 \text{ cm}$; [擴充半樑]: $55.00 \times 430.00 \text{ cm}$; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	$([\text{長邊(樑心)}]430.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(30/20) + 1) / 100$	14.34
#4		雙層簡易式短向上層	$([\text{短邊(樑心)}]55.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(430/20) + 1) / 100$	23.69
#4		雙層簡易式長向下層	$([\text{長邊(樑心)}]430.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(30/20) + 1) / 100$	14.34
#4		雙層簡易式短向下層	$([\text{短邊(樑心)}]55.00 + [\text{延伸-搭接}]48 \times 1) \times (\text{Round}(430/20) + 1) / 100$	23.69

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(30/100) = 0$ 行

水平向排數: $\text{Int}(430/100) = 4$ 列

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

#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: $30.0 \times 430.0 / 10000 = 1.29 \text{ M2}$

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

版邊沿封模計算:

(+第3邊: $430.00 \times 16 / 10000 = 0.69 \text{ M2}$)

模版小計: $1.29 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 = 1.29 \text{ M2}$

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): $= 0.69 \text{ M2}$

RC計算:

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

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

-----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 = $76.06 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 76.06 \text{ M}$ ($76.06 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.0756 \text{ T}$)

#5 = $10.80 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 10.80 \text{ M}$ ($10.80 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0168 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.092 T

模版小計(清) = 1.29 M2

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

混凝土小計 = 0.206 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S2, 位置序號: 122 [X13:+158,Y8:-57]; 尺寸(樑口□): $76.35 \times 76.35 \text{ cm}$; [擴充半樑]: $102.49 \times 102.49 \text{ cm}$; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})102.49 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round}(76.35/20)+1)/100]$	9.92
#4		雙層簡易式短向上層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})102.49 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round}(76.35/20)+1)/100]$	9.92
#4		雙層簡易式長向下層- 邊沿	$[(\text{長邊(樑心)})102.49 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round}(76.35/20)+1)/100]$	9.92
#4		雙層簡易式短向下層- 邊沿	$[(\text{短邊(樑心)})102.49 + [\text{延伸+彎鉤}48+48] * (\text{Round}(76.35/20)+1)/100]$	9.92

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: $\text{Int}(76.35/100) = 0$ 行

水平向排數: $\text{Int}(76.35/100) = 0$ 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: $102.49 * (\text{ceiling}(76.35/200)+1) = 204.98$ cm

短向總長: $102.49 * (\text{ceiling}(76.35/200)+1) = 204.98$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(204.98+204.98)/100 = 4.10$ M

模版計算:

模版面積: (設定不計底模) = 0 M²

版邊沿封模計算:

(+第5邊: $32.00*16$ + 第6邊: $190.00*16$)/10000 = 0.36 M²

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

註: 以上未計側模, 側模因全歸普通模, 所以獨立統計

側模小計(普通模) = 0.36 M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口] $0.58*16/100 = 0.093$ M³

RC小計: $0.093 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.093$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

#4 = $39.70 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 39.70 \text{ M}$ ($39.70 \text{ M} * 0.994/1000 = 0.0395 \text{ T}$)

#5 = $4.10 \text{ M} * (1 - 0.0000) = 4.10 \text{ M}$ ($4.10 \text{ M} * 1.560/1000 = 0.0064 \text{ T}$)

鋼筋小計(主要筋) = 0.046 T

模版小計(清) = 0.00 M²

側模小計(普通模) = 0.36 M² (**註: 版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.093 M³

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S0, 位置序號: 77 [X7:+122,Y16:+223]; 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	$[(\text{長邊(樑心)})265.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(194.99/20)+1)/100]$	34.43
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})219.99 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(215/20)+1)/100]$	32.16
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})265.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(194.99/20)+1)/100]$	34.43
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})219.99 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(215/20)+1)/100]$	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

版底牆連接模板扣除:

[(W15B:牆段-1)]215.00*15/10000= 0.32 M2

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.34 M2

RC計算:

215.0*195.0/ 10000 *16/100= 0.671 M3

RC小計:0.671-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.671 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=133.18 M*(1-0.0000)=133.18 M (133.18 M*0.994/1000= 0.1324 T)

#5=12.90 M*(1-0.0000)=12.90 M (12.90 M*1.560/1000= 0.0201 T)

鋼筋小計(主要筋)= 0.153 T

模板小計(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: 2F, 版ID: CS, 位置序號: 84 [X8:+70,Y18:+11];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

模板計算:

模板面積: 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

模板小計: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

模板小計(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: 2F, 版ID: CS, 位置序號: 98 [X9:+155,Y18:+19];尺寸(樑口□):80.00 * 37.50 cm ;[擴充半樑]:80.00 * 37.50 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))]80.00+[延伸-搭接]48*1*(Round(37.5/15)+1)/100	3.84
----	---	-----------	--	------

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

工作筋計算:

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

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

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

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

版底牆連接模版扣除:

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

模版小計: $0.30 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.19 = 0.11 \text{ M}^2$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模): $= 0.13 \text{ M}^2$

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例: 0.0000)

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.027 T

模版小計(清) = 0.11 M²

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

混凝土小計 = 0.048 M³

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: CS, 位置序號: 103 [X10:+240,Y18:+11];尺寸(樑口□): 750.00 * 52.50 cm ;[擴充半樑]: 750.00 * 77.50 cm; 版厚: 16 cm

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

工作筋計算:

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

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

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

註: Aqe8.2採柱樑優先計算法,版面積已取樑口□□,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: 2F, 版ID: CS, 位置序號: 112 [X10:-175,Y18:+19];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: 2F, 版ID: CS, 位置序號: 76 [X7:+197,Y18:+19];尺寸(樑口□):37.50 * 345.00 cm ;[擴充半樑]:62.50 * 345.00 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層- 邊沿	[(長邊(樑心))]345.00+[延伸+彎鉤]48+48)*(Round(37.5/15)+1)/100	13.23
----	---	------------------	---	-------

#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})62.50 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(345/10) + 1) / 100$	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: $345.00 * 16 / 10000 = 0.55 \text{ M}^2$

版底牆連接模版扣除:

$([W15:牆段-1]345.00 * 15) / 10000 = 0.52 \text{ M}^2$

模版小計: $1.29 - [\text{版開口}]0.00 + [\text{版開口封模}]0.00 - [\text{版底牆交接}]0.52 = 0.78 \text{ M}^2$

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): $= 0.55 \text{ M}^2$

RC計算:

$37.5 * 345.0 / 10000 * 16 / 100 = 0.207 \text{ M}^3$

RC小計: $0.207 - [\text{版開口RC}]0.000 - [\text{中空扣除}]0.000 = 0.207 \text{ M}^3$

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

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

鋼筋小計(主要筋) = 0.117 T

模版小計(清) = 0.78 M²

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

混凝土小計 = 0.207 M³

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: CS, 位置序號: 79 [X7:-15,Y18:+19];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	$[(\text{長邊(樑心)})80.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(37.5/15) + 1) / 100$	3.84
#4		雙層簡易式短向上層	$[(\text{短邊(樑心)})37.50 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(80/10) + 1) / 100$	7.70
#4		雙層簡易式長向下層	$[(\text{長邊(樑心)})80.00 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(37.5/15) + 1) / 100$	3.84
#4		雙層簡易式短向下層	$[(\text{短邊(樑心)})37.50 + [\text{延伸-搭接}48*1] * (\text{Round}(80/10) + 1) / 100$	7.70

工作筋計算:

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

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

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

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

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

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

模版計算:

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

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

版邊沿封模計算:

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

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: 2F, 版ID: CS0, 位置序號: 111 [X11:+236,Y16:-148];尺寸(樑口□):189.14 * 189.14 cm ;[擴充半樑]:202.85 * 202.85 cm; 版厚: 20 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))]202.85+[延伸-搭接]48*1*(Round (189.14/15)+1)/100	35.12
#4		雙層簡易式短向上層	[(短邊(樑心))]202.85+[延伸-搭接]48*1*(Round (189.14/10)+1)/100	50.17
#4		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))]202.85+[延伸-搭接]48*1*(Round (189.14/15)+1)/100	35.12
#4		雙層簡易式短向下層	[(短邊(樑心))]202.85+[延伸-搭接]48*1*(Round (189.14/10)+1)/100	50.17

工作筋計算:

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

$$\text{垂直向排數: } \text{Int}(189.14/100)=1 \text{ 行}$$

$$\text{水平向排數: } \text{Int}(189.14/100)=1 \text{ 列}$$

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

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

$$\text{長向總長: } 202.85*(\text{ceiling}(189.14/200)+1)=405.70 \text{ cm}$$

$$\text{短向總長: } 202.85*(\text{ceiling}(189.14/200)+1)=405.70 \text{ cm}$$

$$\text{版長短向施工支撐工作筋總長: } (405.70+405.70)/100=8.11 \text{ M}$$

模版計算:

$$\text{模版面積: 計算式: [不規則形狀直接計算取得之面積]} 3.58 = 3.58 \text{ M2}$$

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:

$$(+第3邊:127.50*20+第4邊:230.00*20+第5邊:157.50*20)/10000=1.03 \text{ M2}$$

$$\text{模版小計:} 3.58-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00=3.58 \text{ M2}$$

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

$$\text{側模小計(普通模):}=1.03 \text{ M2}$$

RC計算:

$$[不規則形狀直接計算取得之面積] 3.58*20/100=0.716 \text{ M3}$$

$$\text{RC小計:} 0.716-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.716 \text{ M3}$$

-----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)

$$\#4=170.58 \text{ M}*(1-0.0000)=170.58 \text{ M} (170.58 \text{ M}*0.994/1000=0.1696 \text{ T})$$

$$\#5=8.69 \text{ M}*(1-0.0000)=8.69 \text{ M} (8.69 \text{ M}*1.560/1000=0.0136 \text{ T})$$

$$\text{鋼筋小計(主要筋)}=0.183 \text{ T}$$

$$\text{模版小計(清)}=3.58 \text{ M2}$$

$$\text{側模小計(普通模)}=1.03 \text{ M2} (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)$$

$$\text{混凝土小計}=0.716 \text{ M3}$$

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S0, 位置序號: 43 [X5:+173,Y18:-160];尺寸(樑口□):262.90 * 262.90 cm ;[擴充半樑]:283.78 * 283.78 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	[(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): $10*2+(16-6)*2+10=50.00$ cm

垂直向排數: $\text{Int}(262.9/100)=2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(262.9/100)=2$ 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: $283.78*(\text{ceiling}(262.90/200)+1)=851.34$ cm

短向總長: $283.78*(\text{ceiling}(262.90/200)+1)=851.34$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(851.34+851.34)/100=17.03$ M

模版計算:

模版面積: 計算式:[不規則形狀直接計算取得之面積] $6.91=6.91$ 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:

(+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=0.72 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: $6.91-[\text{版開口}]0.00+[\text{版開口封模}]0.00-[\text{版底牆交接}]1.09=5.82$ M²

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模)=0.72 M²

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $6.91*16/100=1.106$ M³

RC小計: $1.106-[\text{版開口RC}]0.000-[\text{中空扣除}]0.000=1.106$ M³

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=185.80 M*(1-0.0000)=185.80 M (185.80 M*0.994/1000=0.1847 T)

#5=19.03 M*(1-0.0000)=19.03 M (19.03 M*1.560/1000=0.0297 T)

鋼筋小計(主要筋)=0.214 T

模版小計(清)=5.82 M²

側模小計(普通模)=0.72 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: 2F, 版ID: S0, 位置序號: 17 [X4:+143,Y18:-148];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: $297.90 \times (\text{ceiling}(277.45/200) + 1) = 893.70 \text{ cm}$
短向總長: $297.90 \times (\text{ceiling}(277.45/200) + 1) = 893.70 \text{ cm}$
版長短向施工支撐工作筋總長: $(893.70 + 893.70) / 100 = 17.87 \text{ M}$

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] $7.70 = 7.70 \text{ M}^2$
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: 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15邊: 40.23×16 + 第16邊: 25.02×16) / 10000 = 0.78 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: $7.70 - [\text{版開口}] 0.00 + [\text{版開口封模}] 0.00 - [\text{版底牆交接}] 1.20 = 6.50 \text{ M}^2$

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): $= 0.78 \text{ M}^2$

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $7.70 \times 16 / 100 = 1.232 \text{ M}^3$
RC小計: $1.232 - [\text{版開口RC}] 0.000 - [\text{中空扣除}] 0.000 = 1.232 \text{ M}^3$

-----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 = $207.54 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 207.54 \text{ M}$ ($207.54 \text{ M} \times 0.994 / 1000 = 0.2063 \text{ T}$)

#5 = $19.87 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 19.87 \text{ M}$ ($19.87 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0310 \text{ T}$)

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) = 0.78 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: 2F, 版ID: S0, 位置序號: 24 [X4: +194, Y16: +161]; 尺寸(樑口□): $173.58 \times 173.58 \text{ cm}$; [擴充半樑]: $201.25 \times 201.25 \text{ cm}$; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)] $201.25 + [\text{延伸-搭接}] 48 \times 1$) * (Round ($173.58 / 20$) + 1) / 100	24.93
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)] $201.25 + [\text{延伸-搭接}] 48 \times 1$) * (Round ($173.58 / 20$) + 1) / 100	24.93
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)] $201.25 + [\text{延伸-搭接}] 48 \times 1$) * (Round ($173.58 / 20$) + 1) / 100	24.93
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)] $201.25 + [\text{延伸-搭接}] 48 \times 1$) * (Round ($173.58 / 20$) + 1) / 100	24.93

工作筋計算:

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

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:

([W15:牆段-1] 41.66×15 + [W20:牆段-2] 18.39×20 + [W20:牆段-3] 16.47×20 + [W20:牆段-4] 16.51×20 + [W20:牆段-5] 16.51×20 + [W20:牆段-6] 16.51×20 + [W20:牆段-7] 16.51×20 + [W20:牆段-8] 16.51×20 + [W20:牆段-9] 15.70×20 + [W20:牆段-10] 15.73×20 + [W20:牆段-11] 10.43×20 + [W20:牆段-12] 13.10×20 + [W20:牆段-13] 13.10×20 + [W20:牆段-14] 10.46×20 + [W20:牆段-15] 8.96×20 + [W20:牆段-16] 8.97×20 + [W20:牆段-17] 8.97×20 + [W20:牆段-18] 8.97×20 + [W20:牆段-19] 8.97×20 + [W20:牆段-20] 8.97×20 + [W20:牆段-21] 8.97×20 + [W20:牆段-22] 8.97×20 + [W20:牆段-23] 8.97×20 + [W20:牆段-24] 8.97×20 + [W20:牆段-25] 8.97×20 + [W20:牆段-26] 8.92×20) / 10000 = 0.67 M2

模版小計:3.01-[版開口]0.00+[版開口封模]0.00-[版底牆交接]0.67=2.34 M2

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.52 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積] $3.01 \times 16 / 100 = 0.482$ M3

RC小計:0.482-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.482 M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

#4=99.70 M*(1-0.0000)=99.70 M (99.70 M*0.994/1000= 0.0991 T)

#5=8.55 M*(1-0.0000)=8.55 M (8.55 M*1.560/1000= 0.0133 T)

鋼筋小計(主要筋) = 0.112 T

模版小計(清)= 2.34 M2

側模小計(普通模) = 0.52 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.482 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S0, 位置序號: 10 [X3:-193,Y17:-17];尺寸(樑口□):276.07 * 276.07 cm ;[擴充半樑]:303.16 * 303.16 cm; 版厚: 16 cm

#4		雙層簡易式長向上層	([長邊(樑心)])303.16+[延伸-搭接]48*1*(Round (276.07/20)+1)/100	52.67
#4		雙層簡易式短向上層	([短邊(樑心)])303.16+[延伸-搭接]48*1*(Round (276.07/20)+1)/100	52.67
#4		雙層簡易式長向下層	([長邊(樑心)])303.16+[延伸-搭接]48*1*(Round (276.07/20)+1)/100	52.67
#4		雙層簡易式短向下層	([短邊(樑心)])303.16+[延伸-搭接]48*1*(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)*2*[上下層]2/100= 60.0 M

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(276.07/100) = 2$ 行

水平向排數: $\text{Int}(276.07/100) = 2$ 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: $303.16 \times (\text{ceiling}(276.07/200) + 1) = 909.48$ cm

短向總長: $303.16 \times (\text{ceiling}(276.07/200) + 1) = 909.48$ 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] $7.62 = 7.62$ 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:

([W15:牆段-1]131.81*15+[W20:牆段-2]10.26*20+[W20:牆段-3]18.33*20+[W20:牆段-4]18.34*20+[W20:牆段-5]13.06*20+[W20:牆段-6]12.12*20+[W20:牆段-7]10.30*20+[W20:牆段-8]17.27*20+[W20:牆段-9]17.23*20+[W20:牆段-10]17.23*20+[W20:牆段-11]17.23*20+[W20:牆段-12]17.24*20+[W20:牆段-13]15.69*20+[W20:牆段-14]15.70*20+[W20:牆段-15]15.70*20+[W20:牆段-16]15.70*20+[W20:牆段-17]15.68*20+[W20:牆段-18]19.75*20+[W20:牆段-19]19.72*20+[W20:牆段-20]19.73*20+[W20:牆段-21]19.92*20)/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] $7.62 \times 16 / 100 = 1.219$ M3

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: 2F, 版ID: S4, 位置序號: 124 [X15:+221,Y7:-128];尺寸(樑口□):112.49 * 112.49 cm ;[擴充半樑]:150.52 * 150.52 cm; 版厚: 25 cm

#5		雙層簡易式長向上層	[(長邊(樑心))150.52+[延伸-搭接]60*1)*(Round (112.49/20)+1)/100	14.74
#5		雙層簡易式短向上層-邊沿	[(短邊(樑心))150.52+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (112.49/15)+1)/100	21.64
#5		雙層簡易式長向下層	[(長邊(樑心))150.52+[延伸-搭接]60*1)*(Round (112.49/20)+1)/100	14.74
#5		雙層簡易式短向下層-邊沿	[(短邊(樑心))150.52+[延伸+彎鉤]60+60)*(Round (112.49/15)+1)/100	21.64

工作筋計算:

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

垂直向排數: $\text{Int}(112.49/100)=1$ 行

水平向排數: $\text{Int}(112.49/100)=1$ 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: $150.52*(\text{ceiling}(112.49/200)+1)=301.04$ cm

短向總長: $150.52*(\text{ceiling}(112.49/200)+1)=301.04$ cm

版長短向施工支撐工作筋總長: $(301.04+301.04)/100=6.02$ M

模版計算:

模版面積:(設定不計底模)=0 M2

版邊沿封模計算:

(+第1邊:16.42*25+第2邊:389.50*25+第3邊:50.92*25)/10000=1.14 M2

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=1.14 M2

RC計算:

[不規則形狀直接計算取得之面積口] $1.27*25/100=0.316$ M3

RC小計:0.316-[版開口RC]0.000-[中空扣除]0.000=0.316 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= 72.76 M*(1-0.0000)=72.76 M (72.76 M*1.560/1000=0.1135 T)

#6= 6.70 M*(1-0.0000)=6.70 M (6.70 M*2.250/1000=0.0151 T)

鋼筋小計(主要筋)=0.129 T

模版小計(清)=0.00 M2

側模小計(普通模)=1.14 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計=0.316 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S0, 位置序號: 75 [X6:-115,Y17:-44];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: $50.00*2*2/100=2.00$ M

#5長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

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

短向總長: $268.47*(\text{ceiling}(237.01/200)+1)=805.41$ 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] $5.62 = 5.62 \text{ M}^2$

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: 375.00×16)/10000=0.60 M2

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

註:以上未計側模,側模因全歸普通模,所以獨立統計

側模小計(普通模):=0.60 M2

RC計算:

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

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

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果(依開口比例扣除後): (版開口比例:0.0000)

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

#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

側模小計(普通模) = 0.60 M2 (**註:版邊沿側模一律歸類為普通模)

混凝土小計 = 0.899 M3

PNA21-01-樓層: 2F, 版ID: S10W, 位置序號: 3 [X3:-183,Y4:-250];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

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

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!

#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $57.00 \times (\text{ceiling}(50.00/200) + 1) = 114.00 \text{ cm}$

短向總長: $50.00 \times (\text{ceiling}(32.00/200) + 1) = 100.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: $(114.00 + 100.00)/100 = 2.14 \text{ M}$

模版計算:

模版面積: 計算式: $50.0 \times 32.0 / 10000 = 0.16 \text{ M}^2$

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 M2

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 M2

RC計算:

$50.0 \times 32.0 / 10000 \times 10/100 = 0.016 \text{ M}^3$

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= $8.15 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 8.15 \text{ M}$ ($8.15 \text{ M} \times 0.560/1000 = 0.0046 \text{ T}$)

#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: 2F, 版ID: S10W, 位置序號: 6 [X3:-183,Y5:+80];尺寸(樑口□):50.00 * 32.00 cm ;[擴充半樑]:50.00 * 57.00 cm; 版厚: 10 cm

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

工作筋計算:

一般層版厚未達工作筋最低設定厚度 :15 cm ,不予計算!!!

#4長短向施工支撐工作筋(不論版厚如何均須計入):

長向總長: $57.00 \times (\text{ceiling}(50.00/200) + 1) = 114.00 \text{ cm}$

短向總長: $50.00 \times (\text{ceiling}(32.00/200) + 1) = 100.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: (114.00+100.00)/100= 2.14 M

模版計算:

模版面積: 計算式: $50.0 \times 32.0 / 10000 = 0.16 \text{ M}^2$

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: $32.00 \times 10 / 10000 = 0.03 \text{ M}^2$

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:

$50.0 \times 32.0 / 10000 \times 10 / 100 = 0.016 \text{ M}^3$

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 = $8.15 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 8.15 \text{ M}$ ($8.15 \text{ M} \times 0.560 / 1000 = 0.0046 \text{ T}$)

#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: 2F, 版ID: S10W, 位置序號: 18 [X4:+96,Y9:-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	$([\text{長邊(樑心)}]57 + [\text{搭接-跨}]36 \times 0 + [\text{搭接-延伸}]36 \times 1) \times (\text{Round}(32/15) + 1) / 100$	2.79
#3		單層簡易式配筋短向- 邊沿	$([\text{短邊(樑心)}]50 + [\text{搭接-跨}]36 \times 0 + [\text{搭接-延伸}]36 \times 48) \times (\text{Round}(50/15) + 1) / 100$	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: $57.00 \times (\text{ceiling}(50.00/200) + 1) = 114.00 \text{ cm}$

短向總長: $50.00 \times (\text{ceiling}(32.00/200) + 1) = 100.00 \text{ cm}$

版長短向施工支撐工作筋總長: (114.00+100.00)/100= 2.14 M

模版計算:

模版面積: 計算式: $50.0 \times 32.0 / 10000 = 0.16 \text{ M}^2$

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: $32.00 \times 10 / 10000 = 0.03 \text{ M}^2$

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:

$50.0 \times 32.0 / 10000 \times 10 / 100 = 0.016 \text{ M}^3$

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 = $8.15 \text{ M} \times (1 - 0.0000) = 8.15 \text{ M}$ ($8.15 \text{ M} \times 0.560 / 1000 = 0.0046 \text{ T}$)

#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: 2F, 版ID: S10W, 位置序號: 20 [X4:+96,Y11:-105];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	$([\text{長邊(樑心)}]57 + [\text{搭接-跨}]36 \times 0 + [\text{搭接-延伸}]36 \times 1) \times (\text{Round}(32/15) + 1) / 100$	2.79
#3		單層簡易式配筋短向- 邊沿	$([\text{短邊(樑心)}]50 + [\text{搭接-跨}]36 \times 0 + [\text{搭接-延伸}]36 \times 48) \times (\text{Round}(50/15) + 1) / 100$	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: $57.00 \times (\text{ceiling}(50.00/200) + 1) = 114.00 \text{ cm}$

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
