

# 結構構件計算詳細列式查核

案名: 民雄農工職業學校綜合圖書資訊大樓興建工程--圖號: S-02 (代表樓層:2F->2F)

P015-02-樓層: 2F, 樑代號: G2, 位置: P015-02 [B:-298,2:-311], 樑長: 760.11 cm 樑寬: 45 cm 樑深: 75 cm 施工:明開挖

樑跨代號: B:-298,2:-311, 本跨樑序列=>[G2], 本支樑次序: 1

#8		#8 上主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	$(760.11+[搭接]226*1+[左錨定]-10+35.6+[右錨定]55+35.6)*6/100$	66.13
#8		#8 下主筋(跨直通)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	$(760.11+[搭接]174*1+[左錨定]55+35.6+[右錨定]55+35.6)*4/100$	42.01
#8		#8 上主筋(扣除上直通筋後)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	$(760.11+[搭接]226*1+[左錨定]-10+35.6+[右錨定]55+35.6)*0/100$	0.00
#8		上層中央加鐵(第1組)	$(760.11-190.03-190.03+[搭接]226*0)*0/100$	0.00
#8		上層左外端加鐵(第1組)-首樑	$(190.0+[左錨定]-10+35.6)*0/100$	0.00
#8		上層右外端加鐵(第1組)-尾樑	$(190.0+[錨定]55+35.6)*0/100$	0.00
#8		#8 下主筋(扣除下直通筋後)-第1組:[簡支樑,左錨定,右錨定]	$(760.1138+[搭接]174*1+[左錨定]-10+35.6+[右錨定]55+35.6)*0/100$	0.00
#8		下層中央加鐵(第1組)	$(760.11-190.03-190.03+[搭接]174*0)*0/100$	0.00
#8		下層左外端加鐵(第1組)-首樑	$(190.0+[錨定]-10+35.6)*0/100$	0.00
#8		下層右外端加鐵(第1組)-尾樑	$(190.0+[錨定](55+35.6))*0/100$	0.00
#3		左箍	$[單箍長]((45+75)*2-8*4+12.21*4)*[支](Int(760.11/4/10)+1)*1/100$	51.37
#3		中箍	$[單箍長]((45+75)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(760.11/2/10)*1/100$	97.60
#3		右箍	$[單箍長]((45+75)*2-8*4+12.21*4)*[支]Int(760.11/4/10)+1)*1/100$	51.37

#5 [工作筋單支長(一般樑)]=[頂寬]45+[兩側延伸]15\*2= 75.00 cm

本支樑工作筋總長(一般樑) =  $(75.00*Int(760.1138/150)/100 = 3.75 M$

註解: 為配合廣泛工地施工慣例,樑筋錨定之延伸長度以柱邊內緣10cm為計算基準,先前規範之標準延伸長度已不採用  
錨定長度計算方式:  $1/4(鋼筋彎鉤圓週長)+彎鉤長度-(回扣)1/2(鋼筋彎鉤直徑-調整保護層計算起點)$

模板計算: (施工:明開挖)

模板(樑側模)-地上層一般樑=  $760.11*2*(75-15)/10000 = 9.12 M^2$

模板(樑底模)=  $(760.11*45)/10000 = 3.42 M^2$

樑底「割交」牆連接模板扣除統計:

W15A:  $(53.77+75*2-15*2)*15/10000 = 0.26 M^2$

以上小計: 0.26 M<sup>2</sup>

樑側接樑交接面模板扣除統計:

g3:  $30*(65-15)/10000 = 0.15 M^2$

g3:  $30*(65-15)/10000 = 0.15 M^2$

G1:  $45*(75-15)/10000 = 0.27 M^2$

G1:  $45*(75-15)/10000 = 0.27 M^2$

---

以上小計:0.84 M2

模版(懸臂樑頭封模)=  $45.0 \times 75.0 / 10000 = 0.34$  M2

模版小計(樑側模)-(側樑交接): $9.12 - 0.84 = 8.28$  M2

模版小計(樑底模): $3.42 - [\text{樑牆-平交}]0.00 - [\text{樑牆-割交}]0.26 = 3.16$  M2

模版小計(懸臂樑頭封模):0.34 M2

RC計算:

RC(地上樑)=  $45 \times 75 \times 760.11 / 1000000 = 2.565$  M3

-----計算結果小計-----

鋼筋計算結果:

#3=200.343 M ( $200.343 \text{ M} \times 0.560 / 1000 = 0.1122$  T)

#5=3.750 M ( $3.750 \text{ M} \times 1.560 / 1000 = 0.0059$  T)

#8=108.145 M ( $108.145 \text{ M} \times 3.980 / 1000 = 0.4304$  T)

鋼筋小計 = 0.5485 T

模版小計(樑側+樑底+其它) = 11.78 M2

混凝土小計 = 2.565 M3

---