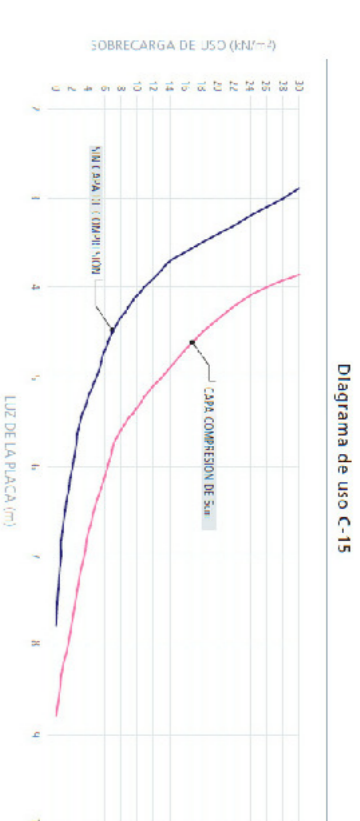


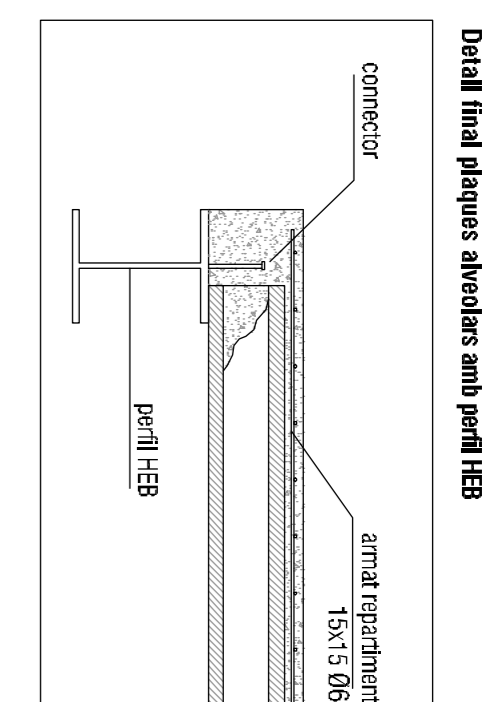
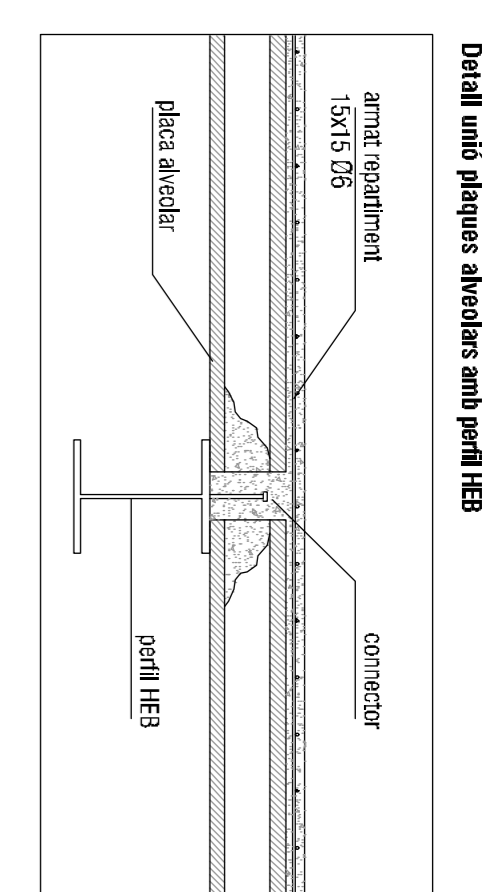
**Predimensional plaques alvedors (Trimes)**

Segons les càrregues permanents i la càrrega d'ús que s'ha de suposar hipotèticament, segons la llum que hem de saber podem predimensionar el canall.



**Dades tècniques**

ample	120cm
altura	150cm
longitud	8m
longitud mínima de recanviament	10cm
pes placa	220 Kg/m
resistència a l'oc	NEI 20
armadura acobada	483x18
armadura regularment	ME 15x15 0/8



**Predimensional bigues d'acer pel nou forjat edifici exposició-investigació (vinyes)**

**Bigues transversals**  
Establirem tres hipòtesis en el programa per tal de poder realitzar posteriorment les comprovacions per cada combinació, per la deformació i per les tensions. Considerem el p.p del forjat de placa alvedor.

Hipòtesis:  
P-P = 350kg/m<sup>2</sup> x 4m (ample) = 1.400 kg/m  
C-P = 180kg/m<sup>2</sup> x 4m (ample) = 720 kg/m  
S-U = 500kg/m<sup>2</sup> x 4m (ample) = 2.000 kg/m  
Establir un perfil **HEB360**

**Comprovació per deformació**  
deformació < L/500 . S'aplicarà un coeficient de majoració a les càrregues de 1.  
Ajarem la línia més resistent  
L22mm < 10400mm/500 = 20mm  
El predimensional complex

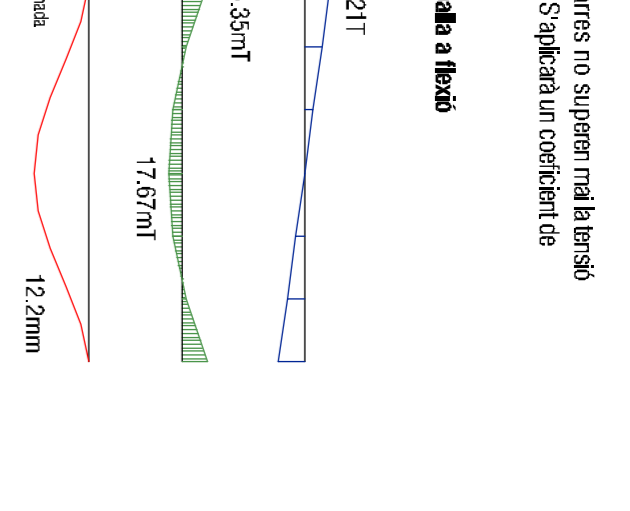


**Predimensional bigues d'acer pel nou forjat edifici exposició-investigació (vinyes)**

**Comprovació tensions**  
Amb un predimensional de IPN220 les tensions de les barres no superen mai la tensió admissible de l'acer minorada pel coeficient de seguretat. S'aplicarà un coeficient de majoració a les càrregues pel  $1 \cdot q_p = 1351 \text{ sai } s_u = 15$

2.500kg/cm<sup>2</sup> > 2.093 kg/cm<sup>2</sup> \_**unhabla a lliscó**  
T15

**Comprovació per deformació**  
deformació < L/500 . S'aplicarà un coeficient de majoració a les càrregues de 1. Ajarem la línia més resistent.  
47 mm < 5500mm/500 = 11mm  
El predimensional complex

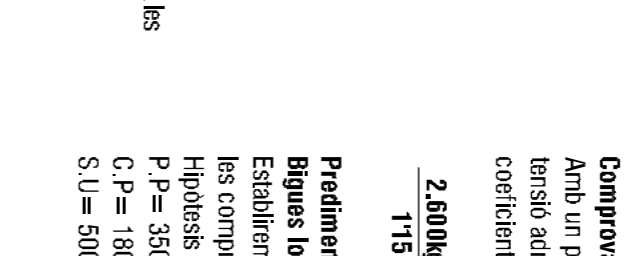


**Predimensional bigues d'acer pel nou forjat edifici talers (vinyes)**

**Bigues transversals**  
Establirem tres hipòtesis en el programa per tal de poder realitzar posteriorment les comprovacions per cada combinació, per la deformació i per les tensions. Considerem el p.p del forjat de placa alvedor.

Hipòtesis:  
P-P = 350kg/m<sup>2</sup> x 6m<sup>2</sup> = 2.100kg  
C-P = 180kg/m<sup>2</sup> x 6m<sup>2</sup> = 1.080kg  
S-U = 500kg/m<sup>2</sup> x 6m<sup>2</sup> = 3.000kg  
Establir un perfil **IPN240**

**Comprovació per deformació**  
deformació < L/500 . S'aplicarà un coeficient de majoració a les càrregues de 1. Ajarem la línia més resistent  
64mm < 5.000mm/500 = 10mm  
El predimensional complex

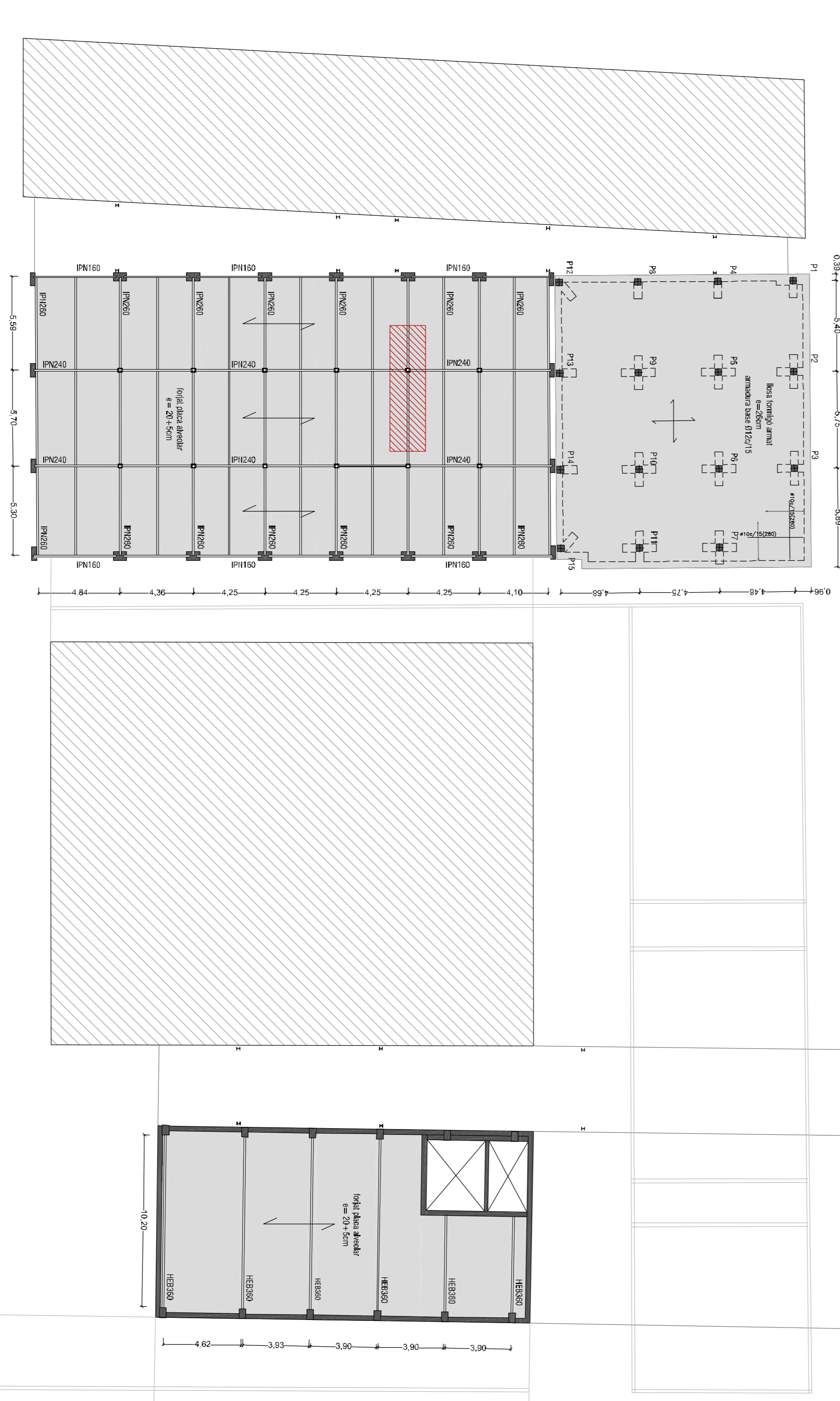
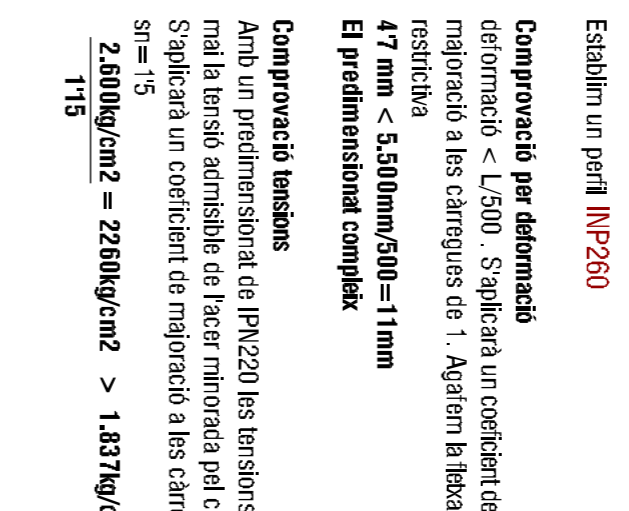


**Predimensional bigues d'acer pel nou forjat edifici talers (vinyes)**

**Comprovació tensions**  
Establirem tres hipòtesis en el programa per tal de poder realitzar posteriorment les comprovacions per cada combinació, per la deformació i per les tensions. Considerem el p.p del forjat de placa alvedor.

Hipòtesis:  
P-P = 350kg/m<sup>2</sup> x 215m (ample) = 752kg/m  
C-P = 180kg/m<sup>2</sup> x 215m (ample) = 387kg/m  
S-U = 500kg/m<sup>2</sup> x 215m (ample) = 1.075kg/m  
Establir un perfil **IPN260**

**Comprovació per deformació**  
deformació < L/500 . S'aplicarà un coeficient de majoració a les càrregues de 1. Ajarem la línia més resistent.  
47 mm < 5500mm/500 = 11mm  
El predimensional complex



**Predimensional llosa edifici talers i edifici d'oficines (cops)**

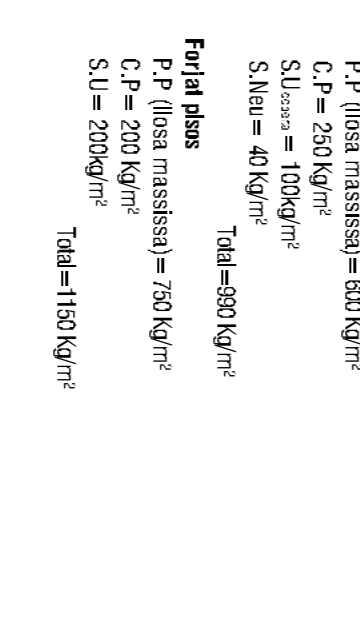
**Recubriment**  
lleters de fideïlla protegida f = 3cm  
Substrats i fonaments f = 3cm  
Esl. edifici (a meys de 5cm de costal) f = 4,5cm

**Acer**  
B500 S

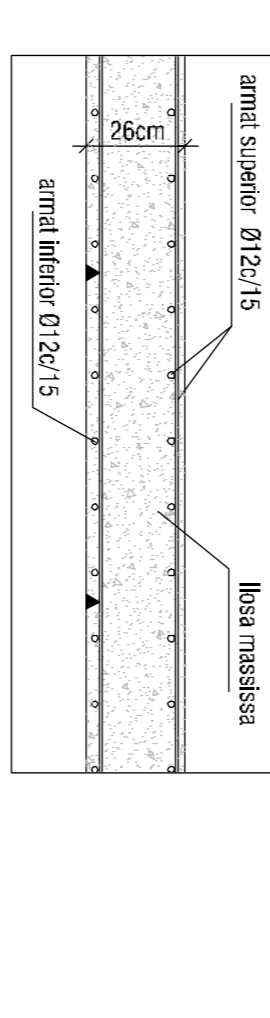
**Estat de càrregues**  
màx. combinat de crèdit 300kg/m<sup>2</sup>

**Fajal coberta**  
P-P (llosa massissa) = 600 kg/m<sup>2</sup>  
C-P = 250 kg/m<sup>2</sup>  
S-U = 1000 kg/m<sup>2</sup>  
S.U = 40 kg/m<sup>2</sup>  
Total = 900 kg/m<sup>2</sup>

**Fajal pisos**  
P-P (llosa massissa) = 750 kg/m<sup>2</sup>  
C-P = 200 kg/m<sup>2</sup>  
S-U = 200 kg/m<sup>2</sup>  
Total = 1150 kg/m<sup>2</sup>



**Detall llosa massissa forjada armat**

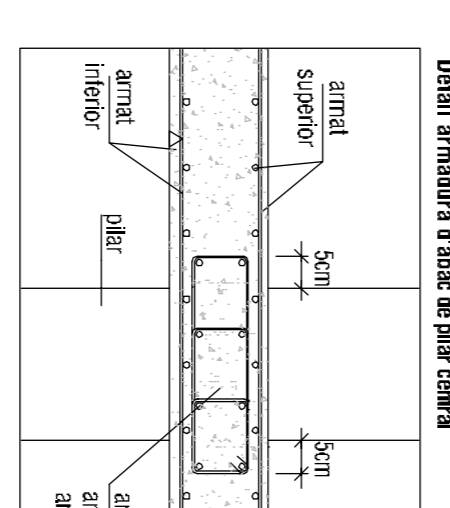


**Detall armadura a base de pilars central**

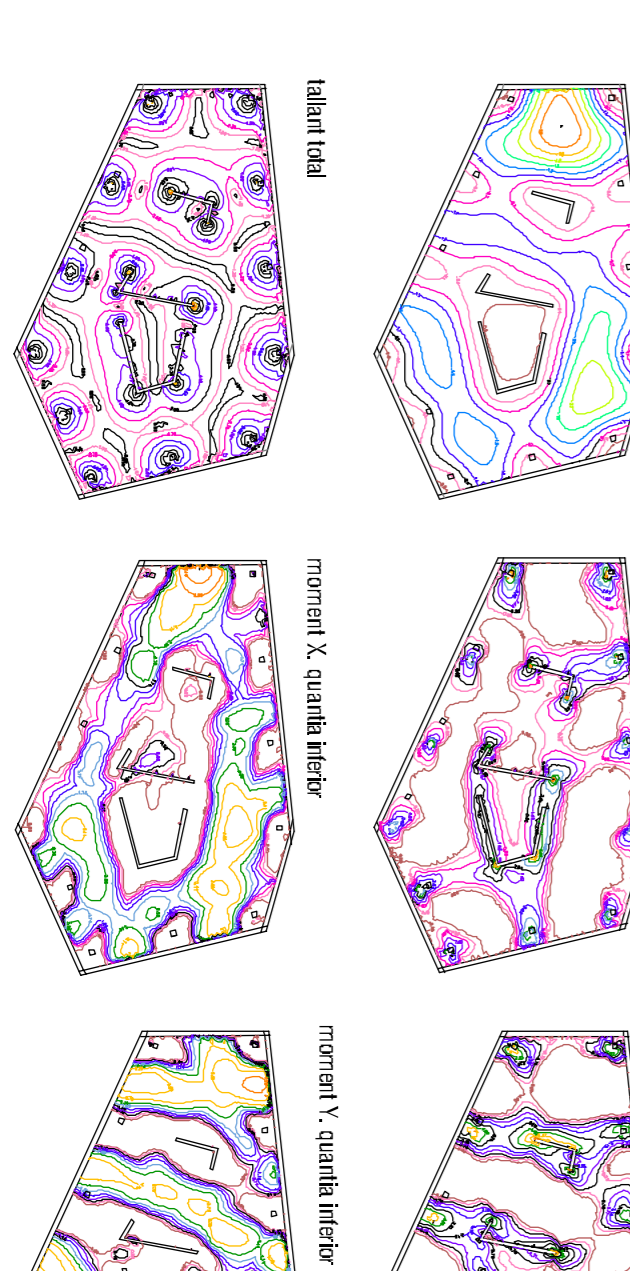


**Comprovació de vora**  
Es disposarà conjuntament de vora a tot el perímetre dels sostres. Tot armat que arribi al conjunt s'arabiarà amb pla segons detall

Armat lliscó: armat sup. 2012 armat inf. 2012 cercles Ø8 cada 10cm



**Diagrames de comprovació llosa edifici talers (cops)**



**Diagrames de comprovació llosa edifici d'oficines (cops)**

