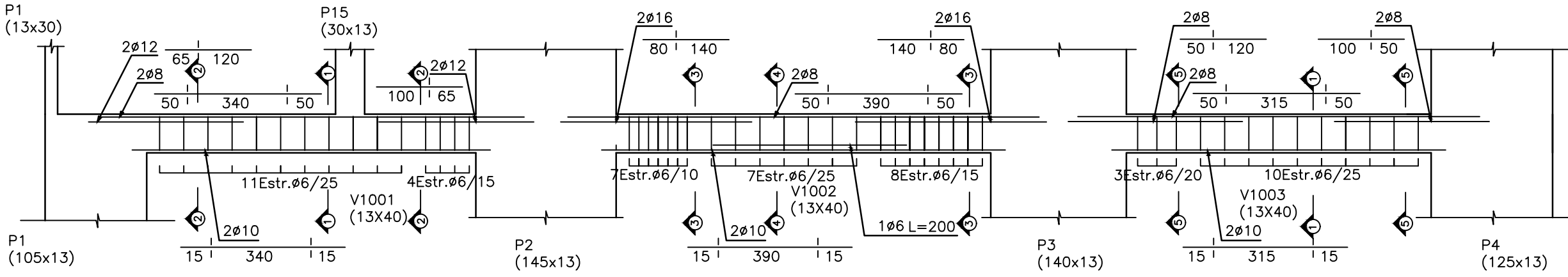
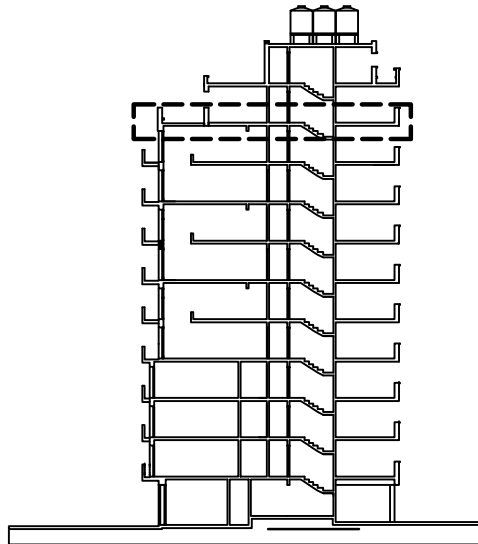
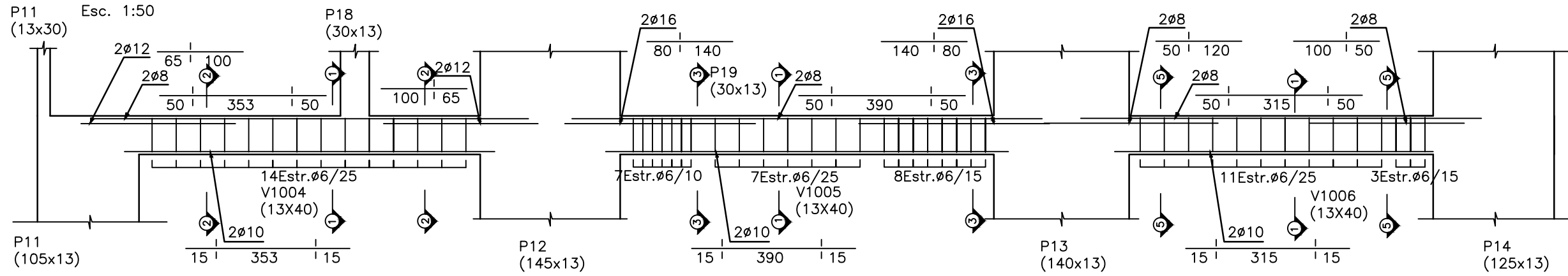


ALZADO DE VIGAS  
V1001-V1002-V1003-V1004  
Esc. 1:50

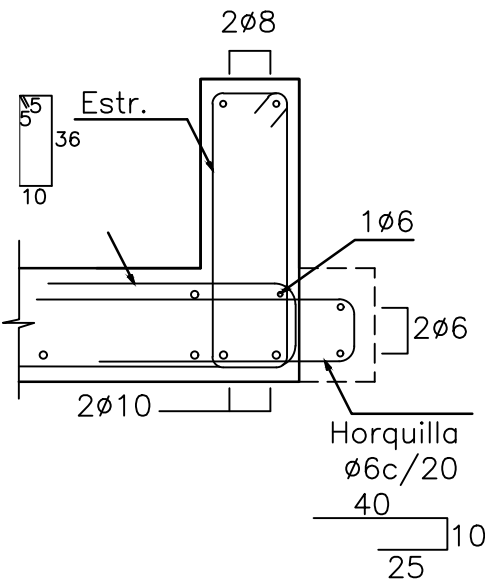


ALZADO DE VIGAS  
V1004-V1005-V1006  
Esc. 1:50

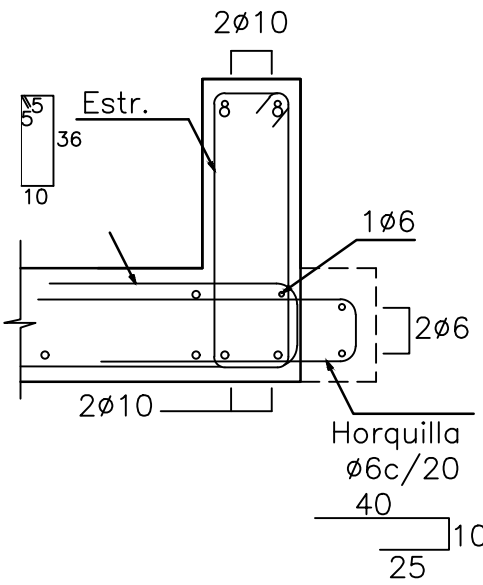


ALZADO GENERAL  
Esc. 1:500

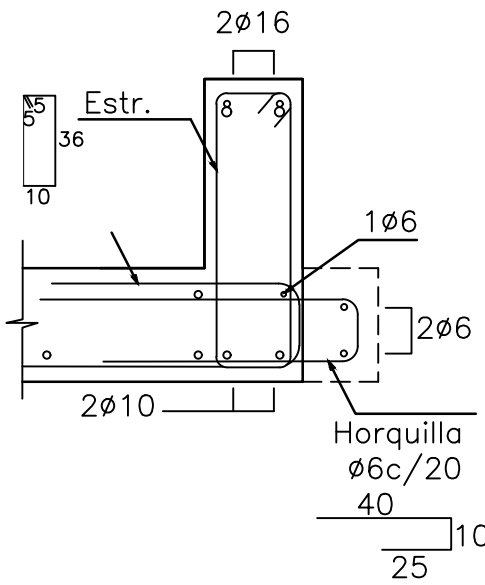
V1001 - V1003  
V1051 - 1053  
CORTE 1-1  
Esc. 1:10



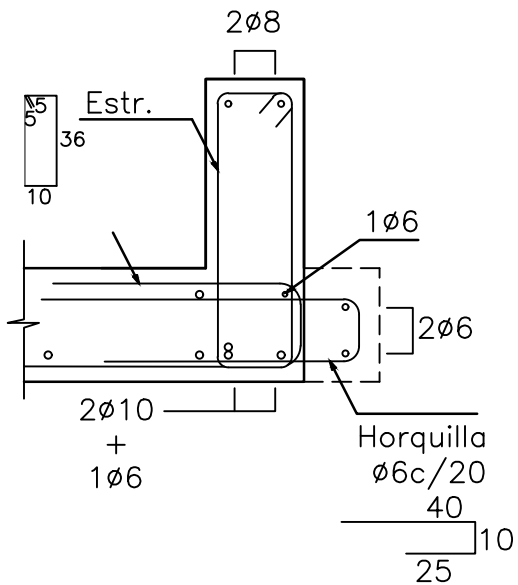
V1001 y V1004  
CORTE 2-2  
Esc. 1:10



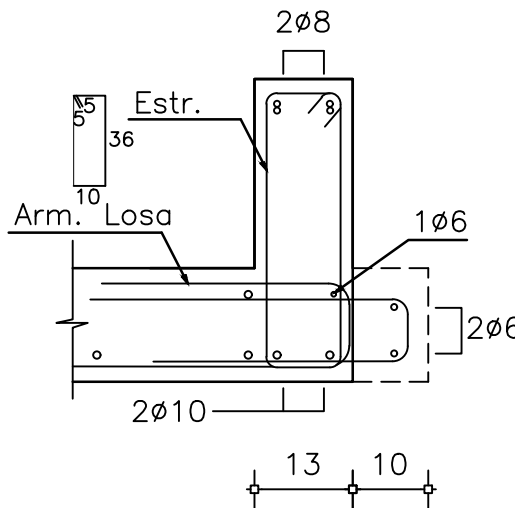
V1002 y V1005  
CORTE 3-3  
Esc. 1:10



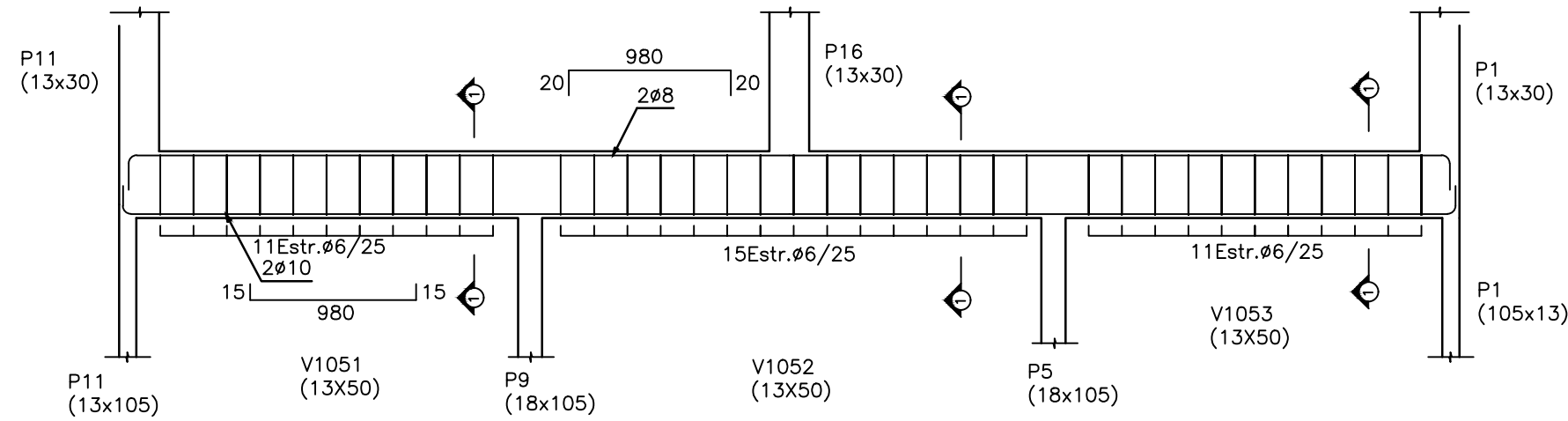
V1002  
CORTE 4-4  
Esc. 1:10



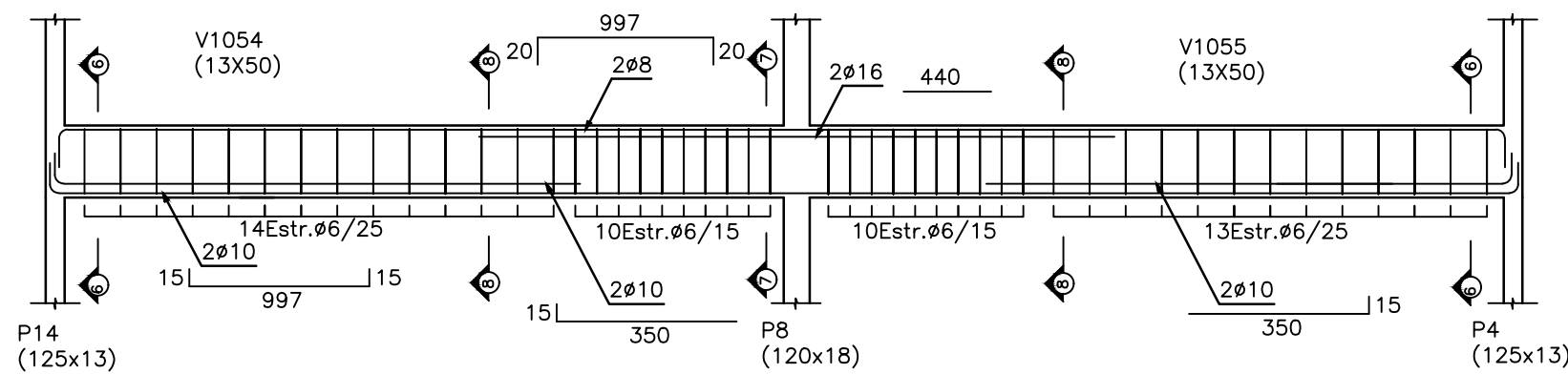
V1003 y V1006  
CORTE 5-5  
Esc. 1:10



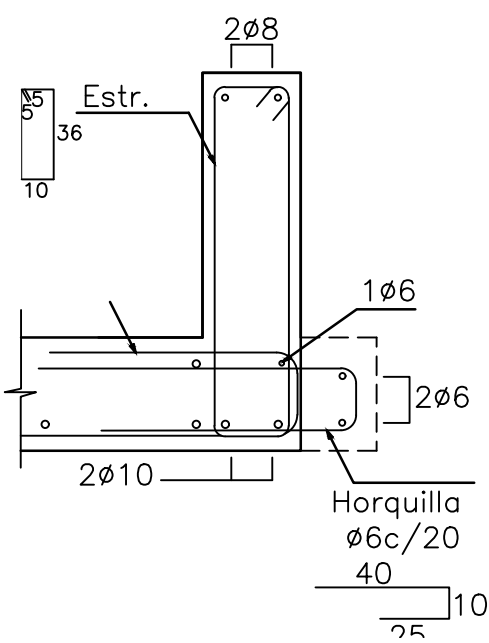
ALZADO DE VIGAS  
V1051-V1052-V1053  
Esc. 1:50



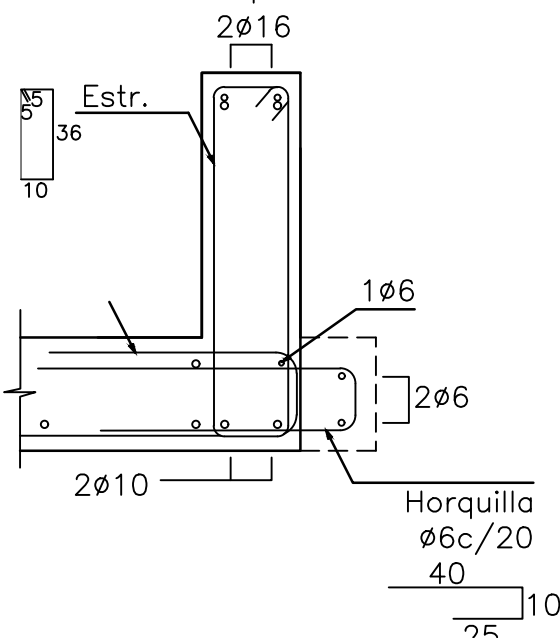
ALZADO DE VIGAS  
V1054-V1055  
Esc. 1:50



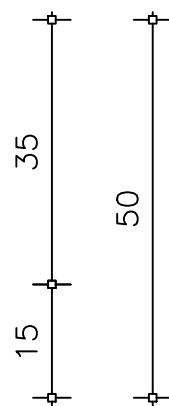
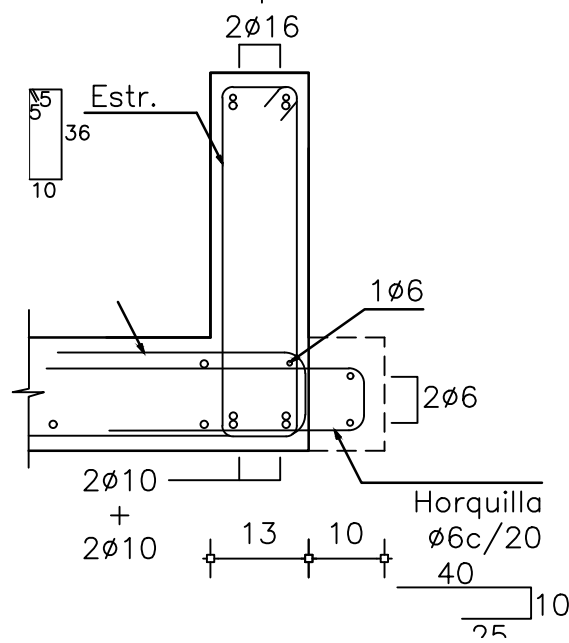
V1001 - V1003  
CORTE 6-6  
Esc. 1:10



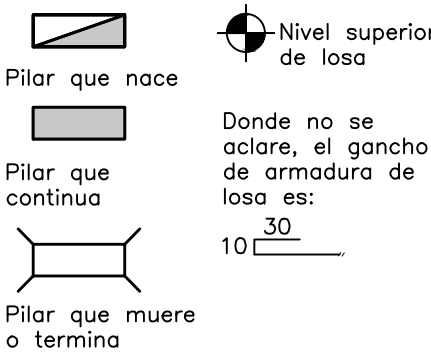
V1001  
CORTE 7-7  
Esc. 1:10



V1001  
CORTE 8-8  
Esc. 1:10



REFERENCIAS:



NOTAS:

HORMIGÓN

Para la estructura se utilizará un C25 de resistencia cilíndrica característica a la compresión  $f_{ck}=25$  N/mm<sup>2</sup> a los 28 días de edad en probetas normalizadas (según norma UNIT 972).  
El CP será de endurecimiento normal.  
Cantidad mínima de CP por metro cúbico de hormigón: 280 kg.  
Los recubrimientos geométricos serán de 20 mm en todos los casos excepto en losas que donde serán de 15 mm.

ARMADURA

Se utilizarán barras ADN500 (según normas UNIT 843-95 y UNIT 968-95) de tensión de fluencia  $f_{yk}=500$  N/mm<sup>2</sup> y tensión de rotura  $f_{uk}=550$  N/mm<sup>2</sup> en todos los casos. Las armaduras simbolizadas como continuas se empalmarán 60Ø de longitud.  
Módulo de elasticidad  $E=210000$  N/mm<sup>2</sup>.

DIÁMETRO MÍNIMO DE MANDRIL PARA DOBLADO:

Ø (mm)	ESTRIBOS/HORQUILLAS (mm)	BARRAS (mm)
6	24	72
8	32	96
10	40	120
12	48	144
16	64	192
20	80	240
25	175	300
32	224	448
40	280	560

Cotas en metros y medidas en centímetros, a menos que se especifique otra particularmente.