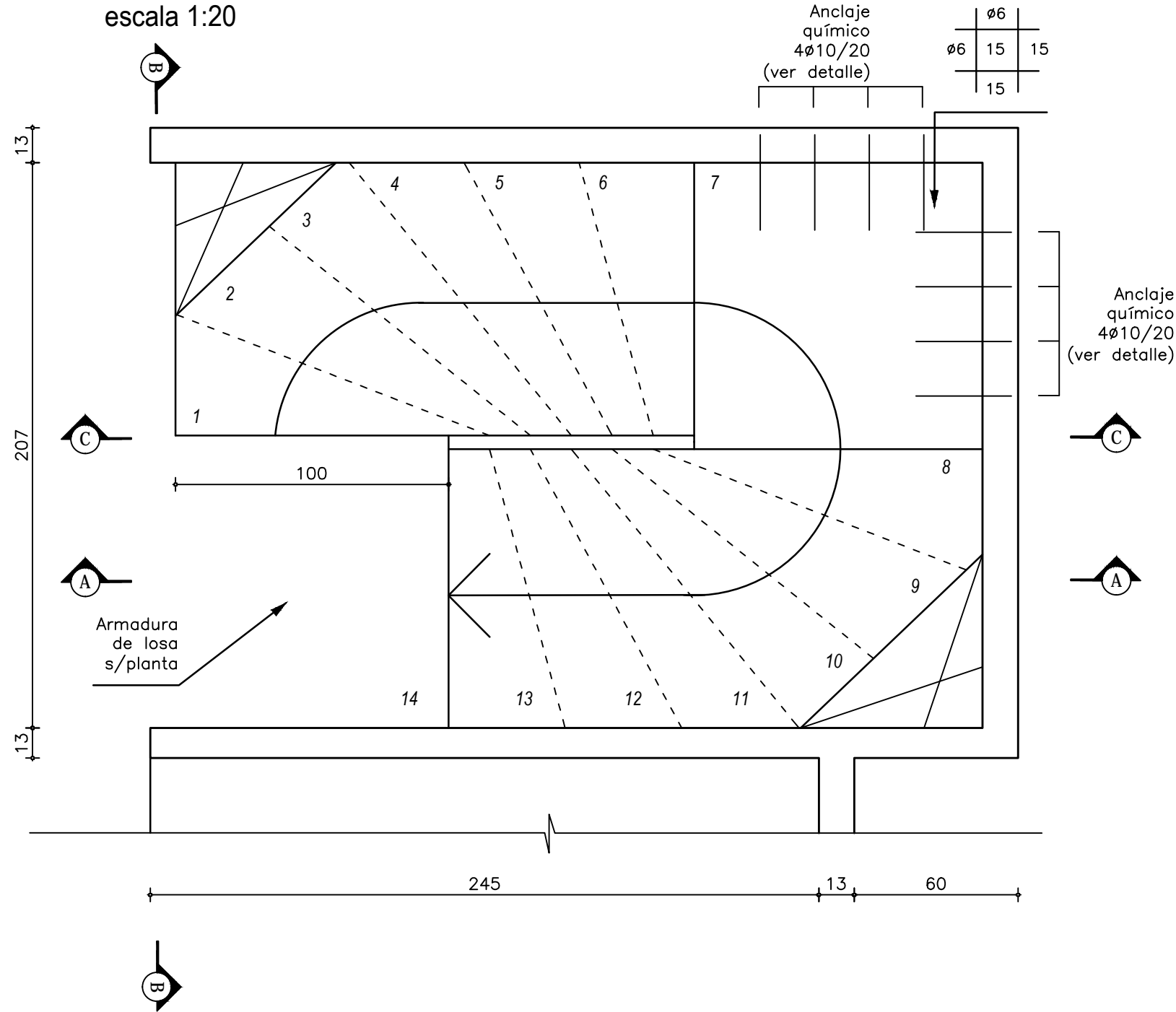
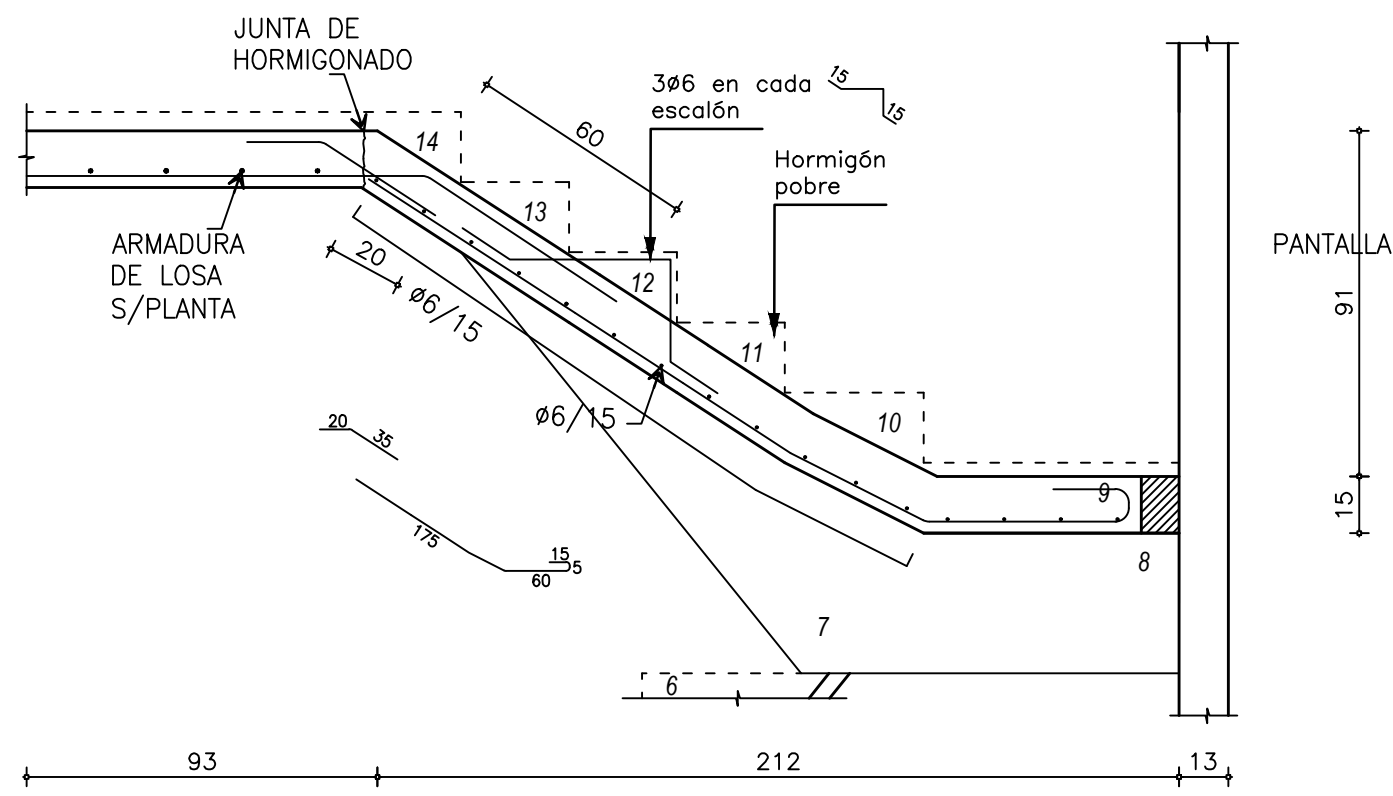


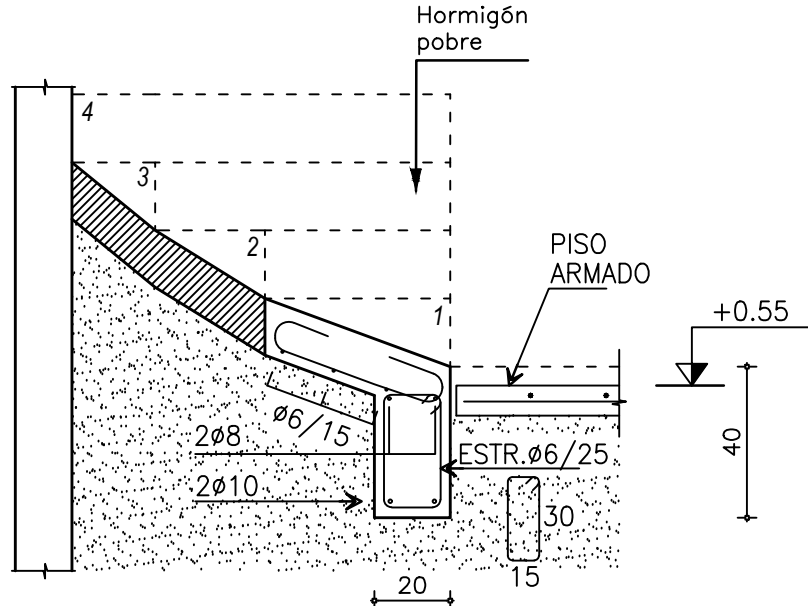
DETALLE ESCALERAS
escala 1:20



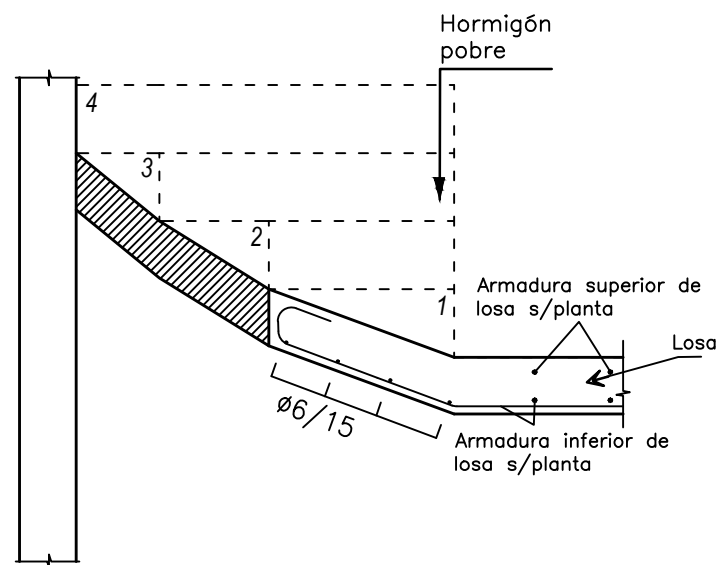
Sección A-A
escala 1:20



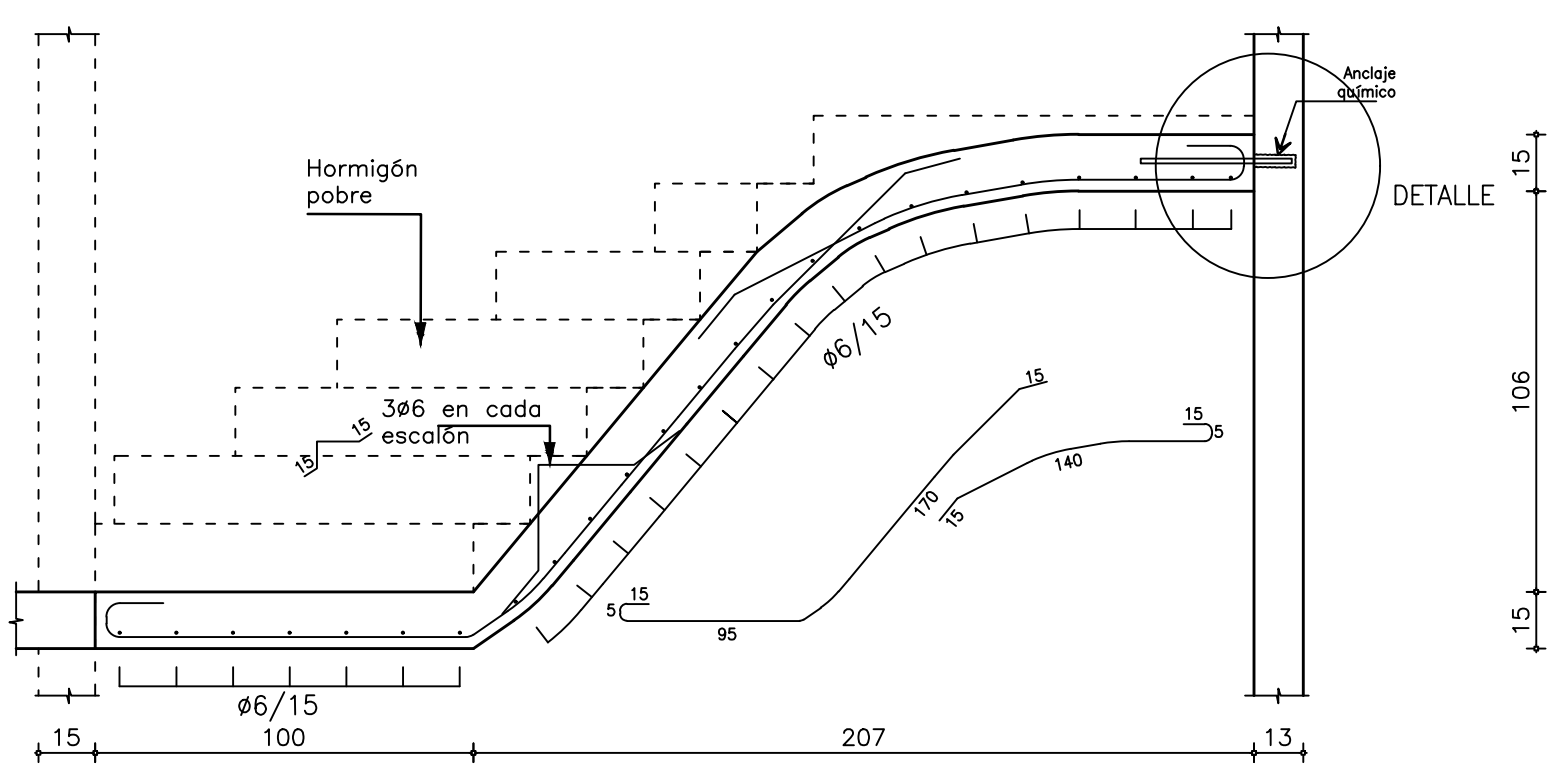
Detalle de arranque de escalera en V008
escala 1:20



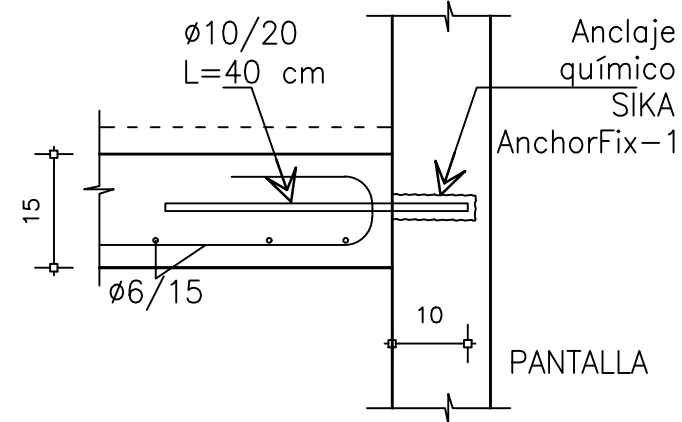
Sección B-B
escala 1:20



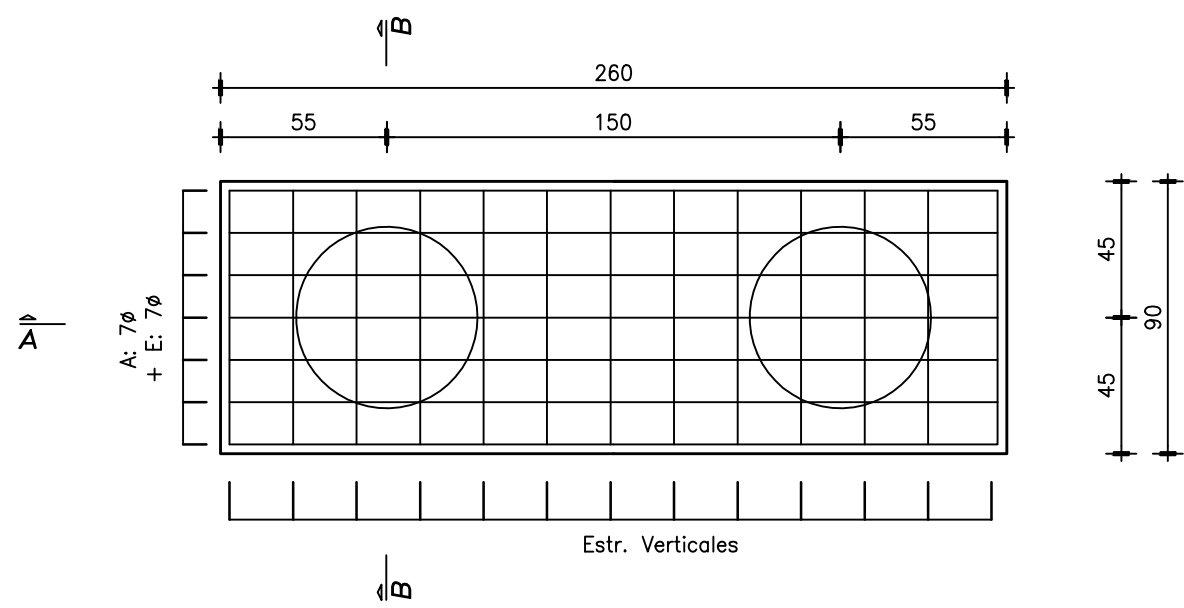
Sección C-C
escala 1:20



Detalle anclaje químico
escala 1:10

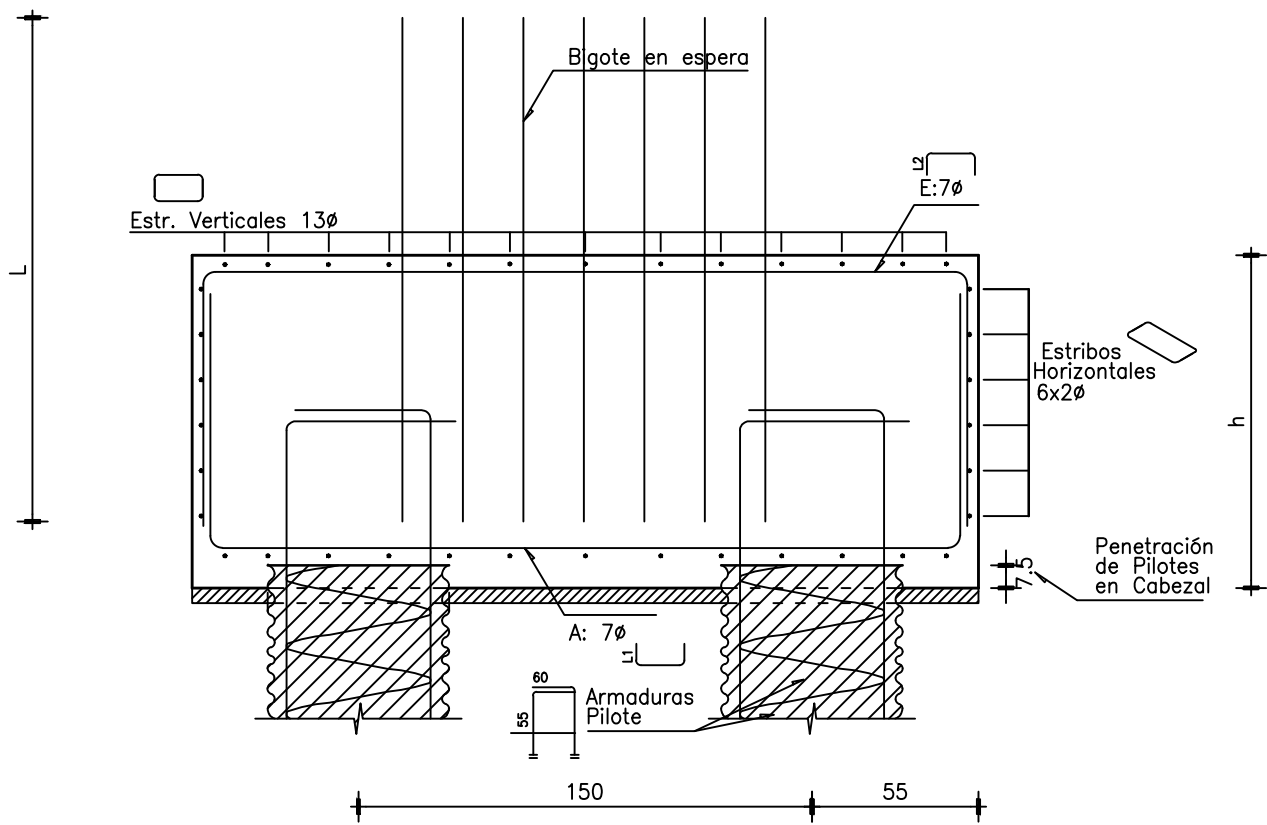


DETALLE CABEZAL C.1
escala 1:25

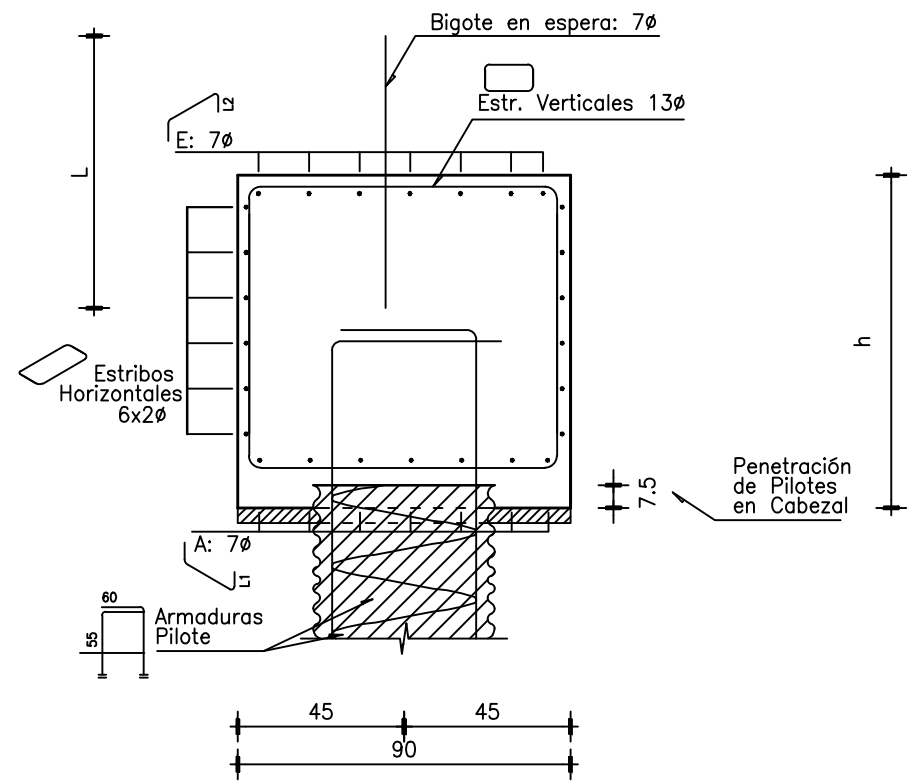


Pilar sobre cabezal	h (cm)	ø A (mm)	ø E (mm)	L1 (cm)	L2 (cm)	ø Estr. Vert. (mm)	ø Estr. Horiz. (mm)	L (cm)	Bigote en espera ø (mm)
P2	80	25	10	40	25	25	25	120	2xø20
P3	80	32	10	70	25	25	25	120	2xø20
P4	80	25	10	40	25	25	25	120	2xø20
P5	80	32	10	70	25	25	25	N/C	N/C
P6	80	25	10	40	25	25	25	Arm. Pilar	Arm. Pilar
P9	80	32	10	70	25	25	25	N/C	N/C
P10	80	25	10	40	25	25	25	Arm. Pilar	Arm. Pilar
P12	80	25	10	40	25	25	25	120	2xø20
P13	80	32	10	70	25	25	25	120	2xø20
P14	80	25	10	40	25	25	25	120	2xø20

CORTE A-A
escala 1:25



CORTE B-B
escala 1:25



NOTAS:
HORMIGÓN

Para la estructura se utilizará un C25 de resistencia cilíndrica característica a la compresión $f_{ck}=25$ N/mm² a los 28 días de edad en probetas cilíndricas 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/mm² y tensión de rotura $f_{uk}=550$ N/mm² en todos los casos. De ser necesario, las armaduras simbolizadas como continuas se empalmarán 60ø de longitud.
Módulo de elasticidad $E=210000$ N/mm².

DÍAMETRO 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	N/C	240
25	N/C	300
32	N/C	448
40	N/C	560

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