

The figure is a detailed architectural floor plan of a building, showing various rooms and corridors. The plan is labeled with room numbers (P40, P39, P38, P37, P36, P35, P34, P33, P32, P31, P30, P42, P43, P44, P17, P18, P19, P20, P21, P22, P23, P24, P25) and includes dimensions and area calculations for each room. The plan also shows a central staircase and a large open area at the bottom right.

Room details and dimensions:

- P40:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P39:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P38:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P37:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P36:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P35:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P34:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P33:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P32:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P31:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P30:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P42:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P43:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P44:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P17:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P18:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P19:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P20:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P21:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P22:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P23:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P24:** 146c/30(40), 20022 + PE 120
- P25:** 146c/30(40), 20022 + PE 120

[illegible]

Referencia de pilares	Todos
Dimensiones de placa	300x300x15 mm
Pernos	1 < P 1 A (1 A A E U

[illegible][illegible]

Diagrama de la placa base de la cámara de ensayo. Se trata de un rectángulo con dimensiones totales de 350 mm de ancho y 350 mm de alto. El ancho está dividido en 75 mm, 200 mm y 75 mm. El alto está dividido en 20 mm, 260 mm y 20 mm. En el interior hay un cuadrado de 200 mm de lado con una placa base de 20 mm de espesor. Este cuadrado está rodeado por un cajón de placa soldada de 20 mm de espesor. Debajo del cajón hay una capa de neopreno de 2 mm de espesor y una chapa de rigidizadora de 0.55 mm de espesor. Las distancias entre los ejes de los orificios en la chapa de rigidizadora son de 55, 60, 60, 60 y 55 mm.

HEB 340

Placa de anclaje
e= 15,0 mm

Solera
de hormigón

Mortero
de nivelación

Pernos
de anclaje Ø13
hormigón

Armadura
Ø8

Hormigón
de limpieza

Terreno
mejorado

Cumbrera
chapa metálica

Sellado elástico
masilla

Correa
ZF 200x3.00

IPE 400

IPE 330

Montante vertical
2 UPN 120

perfil metalico zanca de escalera

Neopreno

Dado de hormigón en masa para apoyo de escalera terreno

Perno de anclaje
 Zuncho de borde
 Mortero de nivelación
 Placa base
 e= 20mm
 2xUPN 240
 Neopreno
 Chapa de apoyo
 e= 15mm
 Chapa rigidizadora
 e= 15mm

Technical drawing of a roof structure showing a cross-section and a plan view. The cross-section shows a double-sloped roof with rafters (IPE 140) and a central ridge beam (IPE 140). The plan view shows the layout of the rafters with dimensions for spacing and lengths. The roof is supported by a wall on the left and a ridge beam on the right. The drawing includes dimensions for the roof slope, rafter spacing, and lengths.

Technical drawing of a roof edge detail showing the connection between a steel beam (IPE 220) and a concrete slab. The drawing includes labels for various components: Brochal IPE 220, IPE 220, Macizado de hormigón 44x8 + IPES 750, Forjado colaborante, Trámex IPE 140, L 50x50, Placa soldada, and Poliuretano exp 3 cm. Dimensions of 0.17 are indicated for the concrete slab thickness.

forjado
colaborante
trames
L 50x60
IPE 120
IPE 140

Technical drawing showing the connection of a rigidizing plate (Chapa rigidizadora) and a welded plate (Placa soldada) to a steel beam (IPE 33) and a corrugated metal sheet (Correa ZF 200x3,00). The drawing includes dimensions for the plates (e=13.5 mm) and the beam (UPN 240).

HORMIGÓN TIPO HA-25				
ELEMENTO ZONA/ PLANTA	CONTROL		CARACTERÍSTICAS	
	Nivel Control	Coeef. Ponder.	Consistencia	Tamaño máx. árido
LOSA	Estadístico	$\gamma \geq 1.50$	Plástica a blanda (8-9 cm)	20 mm
PILARES	Estadístico	$\gamma \geq 1.50$	Plástica a blanda (8-9 cm)	20 mm
ESCALERAS	Estadístico	$\gamma \geq 1.50$	Plástica a blanda (8-9 cm)	20 mm

DOCILIDAD	Consistencia	Plástica
	Compactación	Vibrado-mecánico
	Asiento en cono de Abrams	6-9 cms.

ELEMENTO ZONA/ PLANTA	EXPOSIC. AMBIENTE	RECUBRIMIENTOS NOMINALES	DENOMINACIÓN
LOSA	Ila	35 mm	HA-25/B/20/IIIa
PILARES	Ia	30 mm	HA-25/B/20/Ia
ESCALERAS	Ia	30 mm	HA-25/B/20/Ia

Tipo de Acero	B 500-S
Límite elástico (N/mm ²)	500

Acero estructural en placas base	S355 J2G3
Límite elástico	355 N/mm ²
Rotura	510 N/mm ²
Acero estructural en el resto	S 275-JR
Límite elástico	275 N/mm ²
Rotura	410 N/mm ²

Nota: en paramentos hormigonados directamente con el terreno el recubrimiento mínimo será de 80 mm.
El acero estructural deberá ser de límite elástico garantizado.

Nivel	Estadístico/normal
Clase de probeta	Cilíndrica
Tiempos de rotura	7 y 28 días

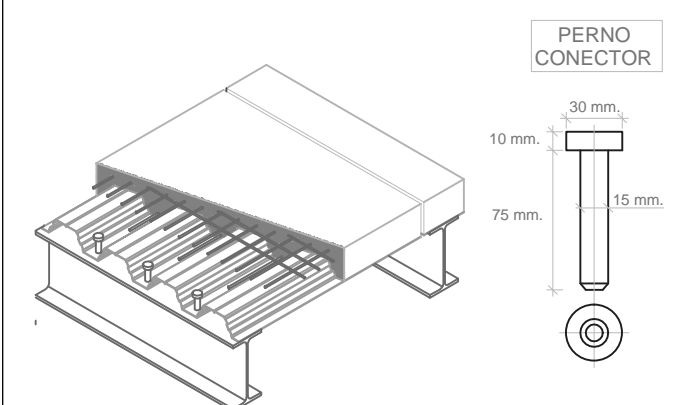
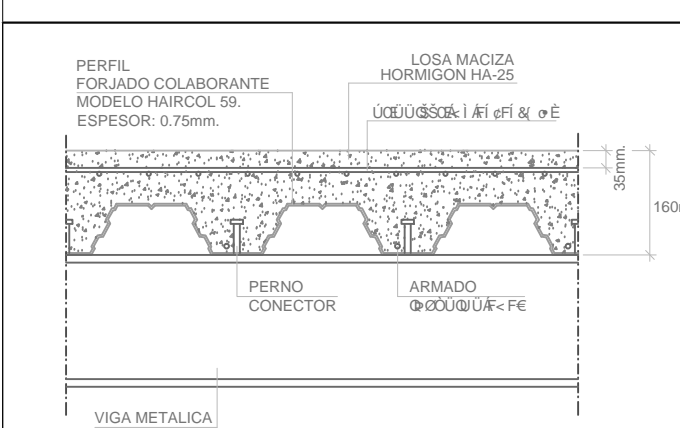
Lotes de control	500 m2 ó 100 m3
Número de amasadas por lote	2

Número de series	
de probetas por amasada	1

	6	1 a 7 días
Número de probetas		3 a 28 días
por cada serie		2 de reserva

Otros ensayos según EHE	Cono Abrams
Control del acero	Normal

Peso superficial forjado INCOPEFIL	0.14 kN/m ²
Cargas muertas:	1.50 kN/m ²
S. de uso público:	3.00 kN/m ²



Acción Sísmica según NCSE-02
Ductilidad Baja $U=2$

Notas

Control Estadístico en EHE, equivale a control normal

El acero utilizado deberá estar garantizado con un distintivo reconocido: Sello CIETSID ...

Solapes según EHE

Diámetro	Ø 8	Ø 10	Ø 12	Ø 16	Ø 20	Ø 25
Longitud solape	40 cm	50 cm	60 cm	80 cm	120 cm	188 cm

CUADRO DE CARACTERÍSTICAS SEGUN DB-SE-A									
ACERO LAMINADO			ACERO CONFORMADO			UNIONES ENTRE ELEMENTOS		COEFICIENTES PARCIALES DE SEGURIDAD	
PERFILES	Clase y designación	S 275 JR	PERFILES	Clase y designación	S 275 JR	Soldaduras	$f_{tj} = 420N/mm^2$	$f_{yB} = f_y / \gamma_M$	
	Límite elástico N/mm2	275		Límite elástico N/mm2	275	Tornillos ordinarios y calibrados	A-4t	Resistencia o inestabilidad (pandeo) de piezas	1,05
CHAPAS	Clase y designación	S 275 JR	PLACAS PANELES	Clase y designación	S 275 JR	Tornillos de alta resistencia	A-10t	Resistencia de los medios de unión	1,25
	Límite elástico N/mm2	275		Límite elástico N/mm2	275	Pernos o tornillos de anclaje	B-400-S	Comprobaciones en situaciones extraordinarias	1,00

07

julia rubio benavente
intervención para la activación del Schweden Park, Aachen

PFC tribunal C103
09/ 2013 ETSA sevilla