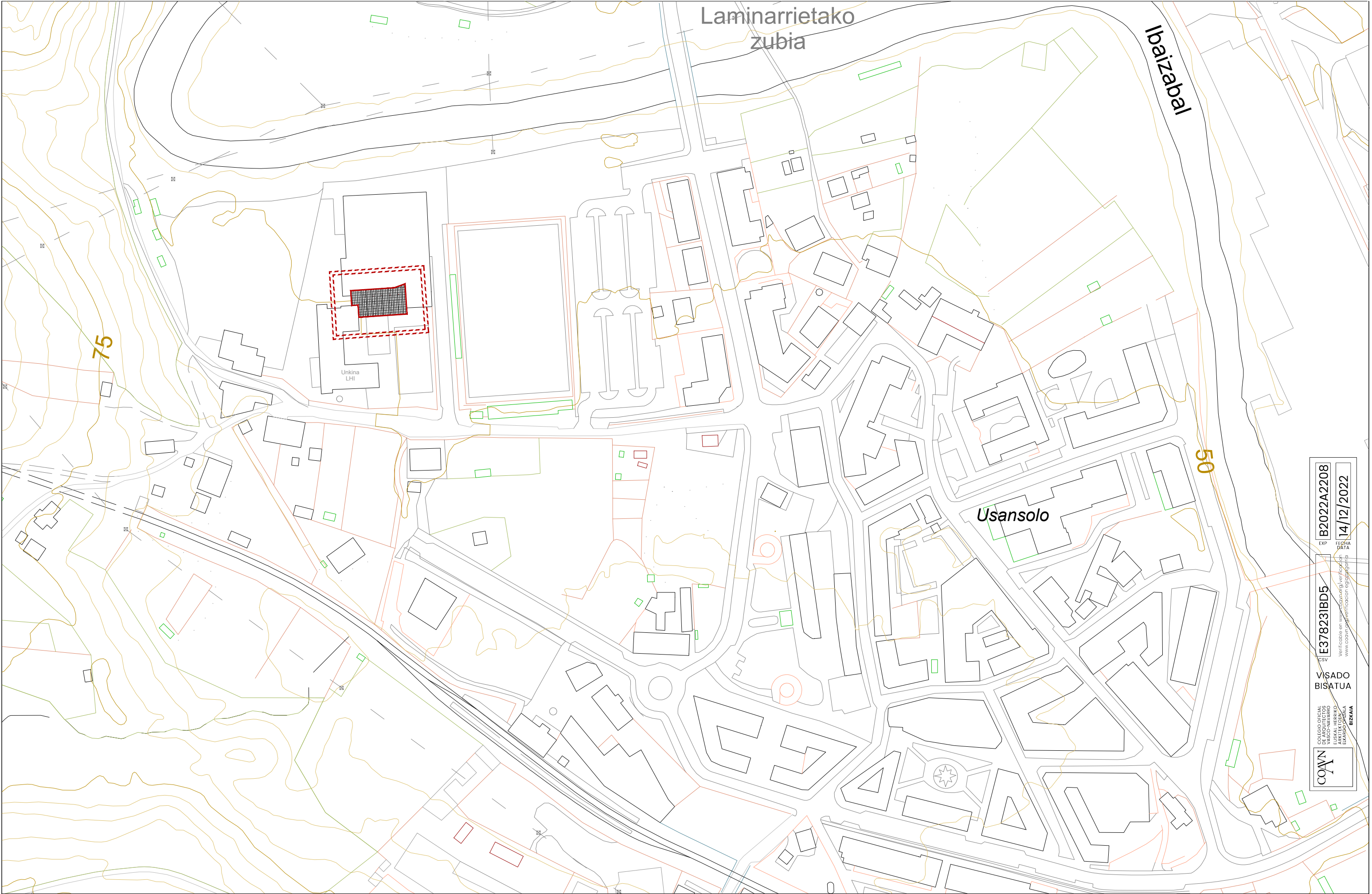
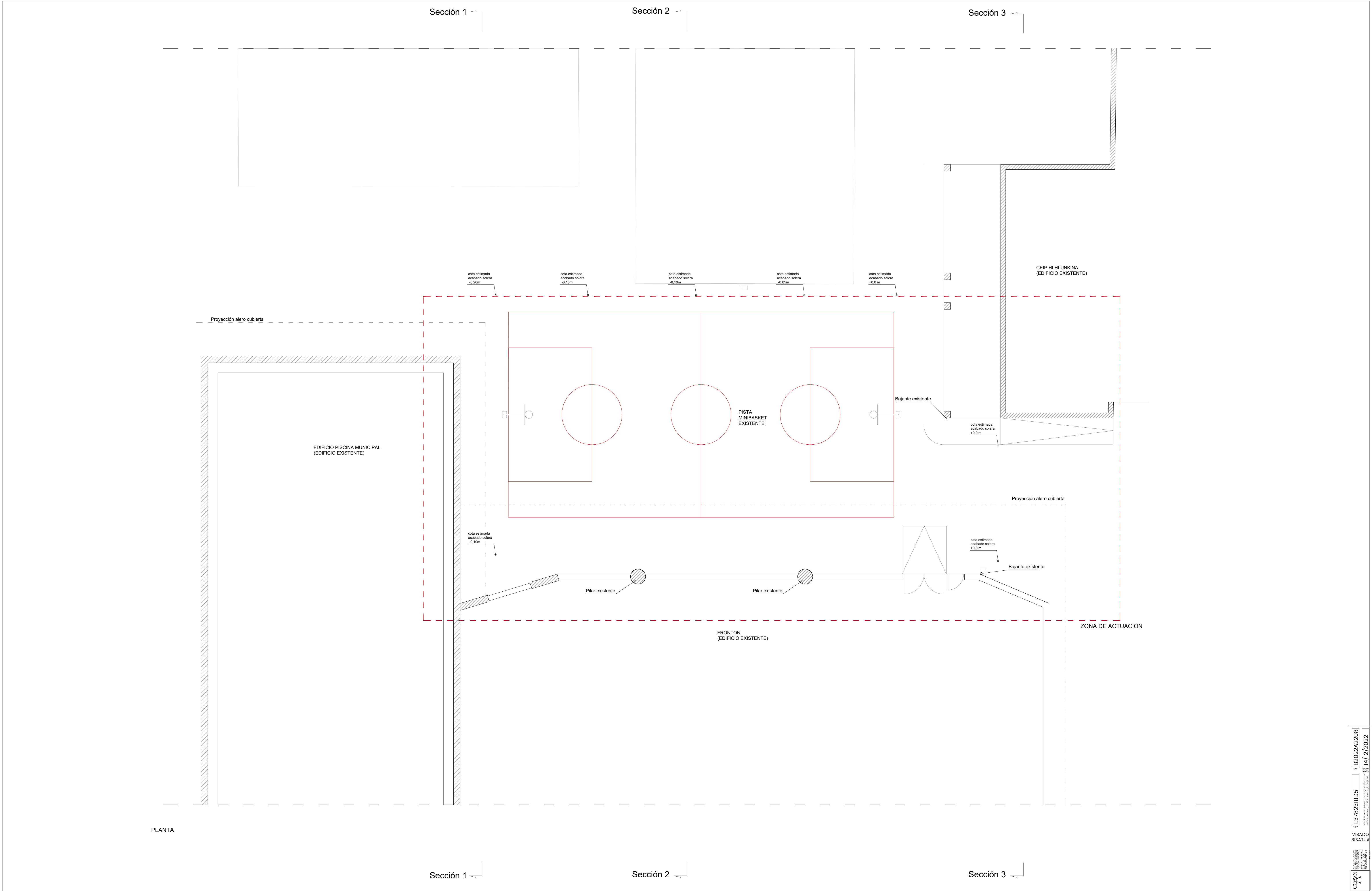
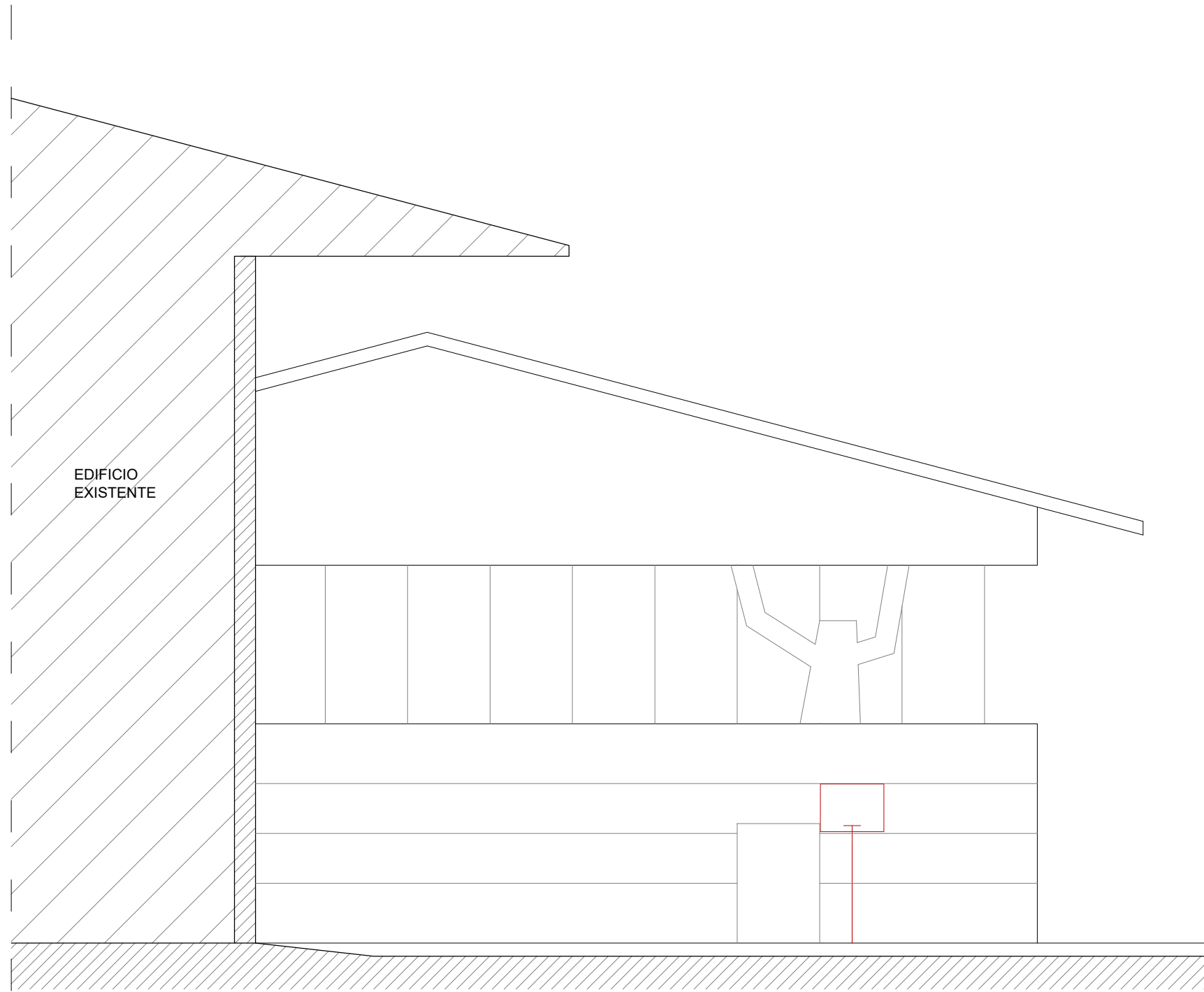




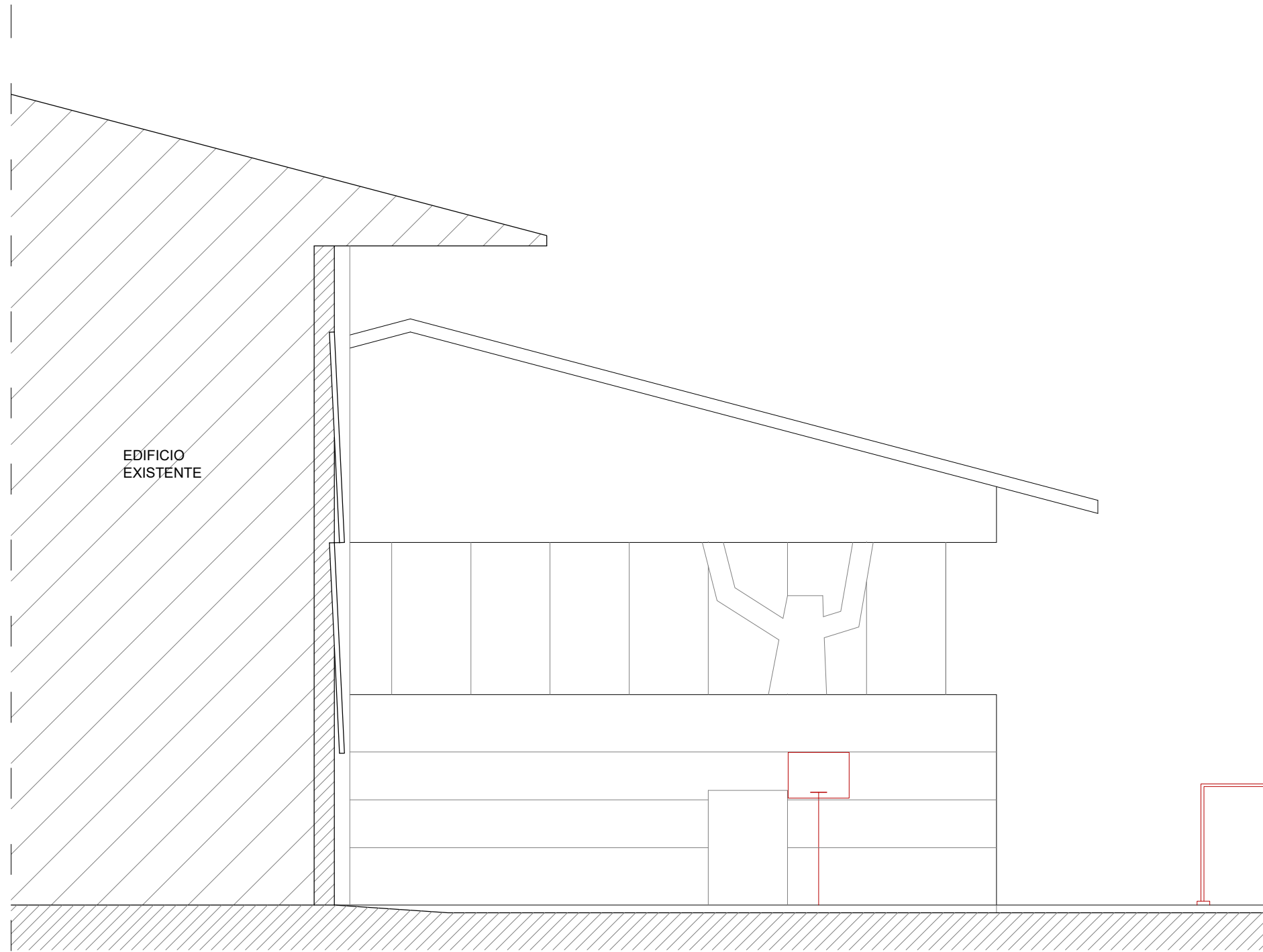
El presente documento es copia de su original del que es autor el arquitecto IÑIGO IBAÑEZ
Udaondo, inscrito en 1986 del COAET, Inscripción de Número, y en 47786 de del COAET.
Su utilización total o parcial, así como cualquier reproducción o copia a terceros, requiere la
previa autorización expresa del autor, queda prohibida cualquier modificación sustancial del mismo.

COAET	COLGIO OFICIAL DE ARQUITECTOS DE GALDAKAOKO EUSKAL HERRIKO ARKITEKTOKEN ELkartea	BISATUA	VISADO	E378231BD5	EXP	B2022A2208
						FECHA DATA
Verificable en www.coaet.org / verification						
www.coaet.org/verificacion-egiazgarria						

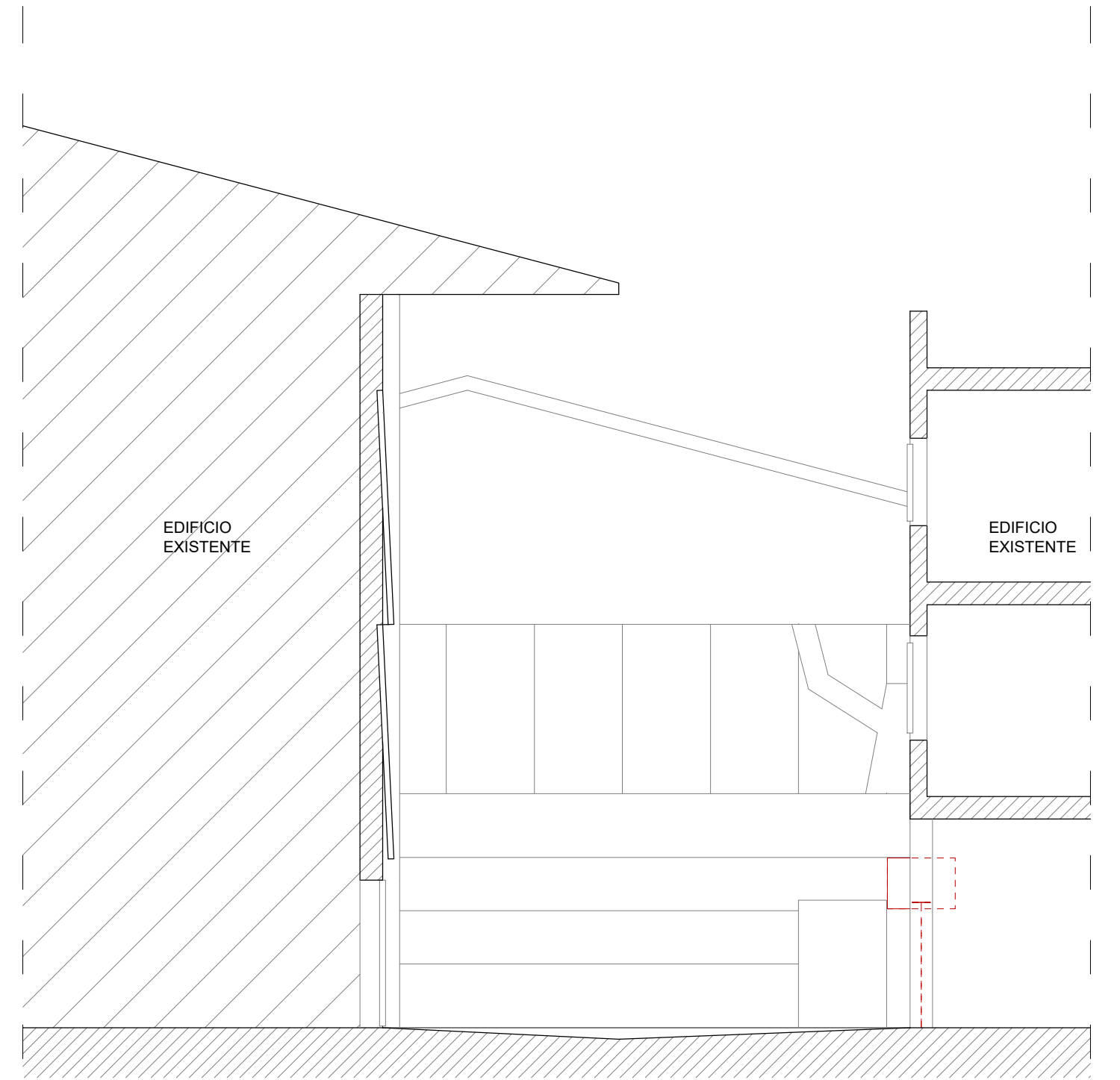




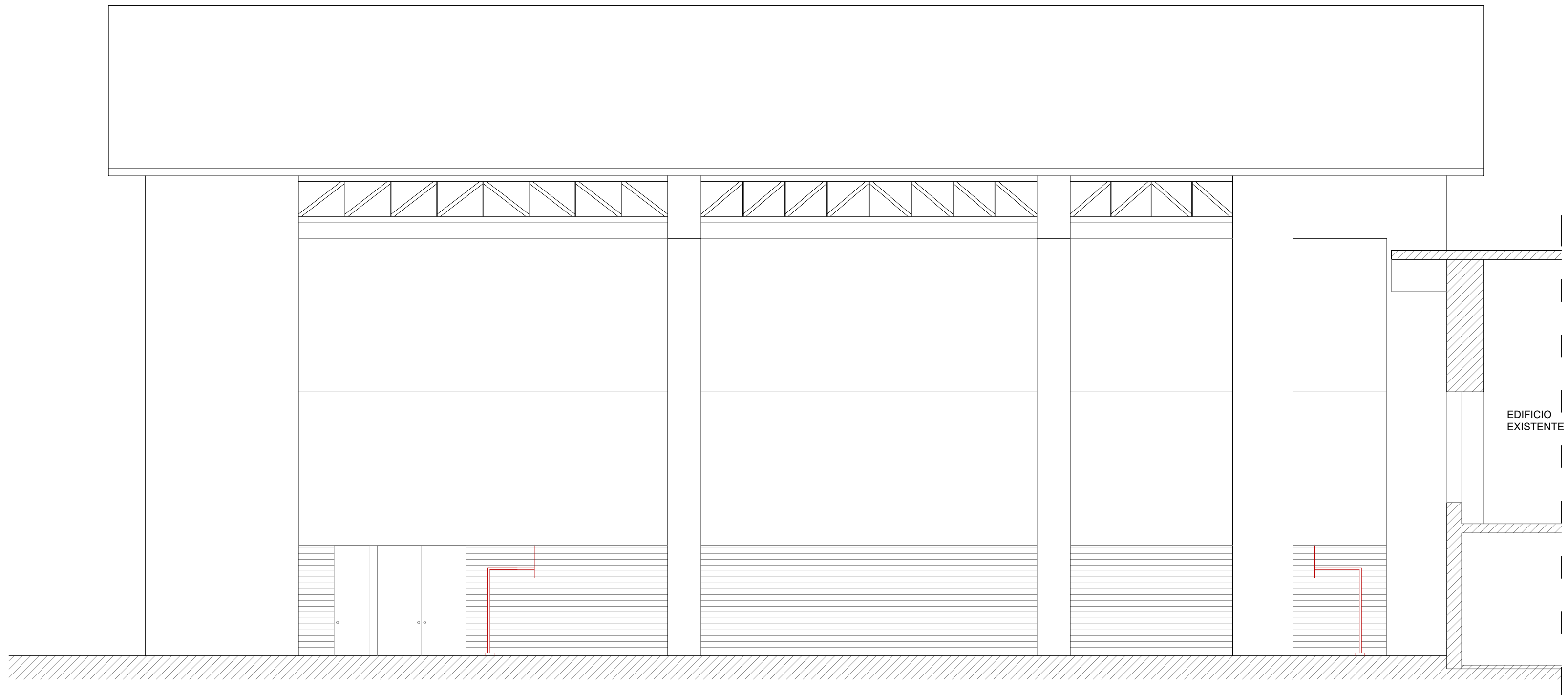
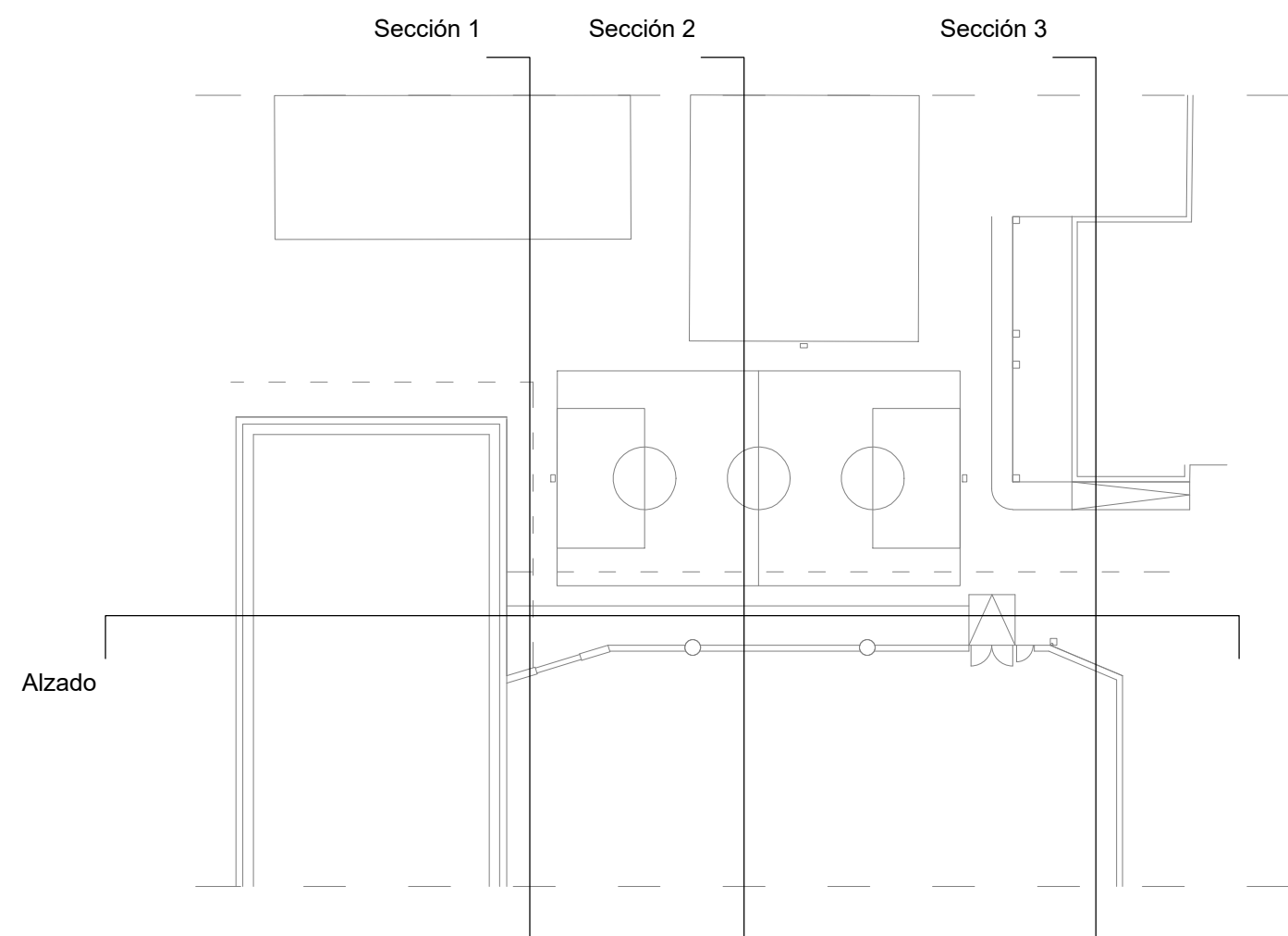
SECCIÓN 1



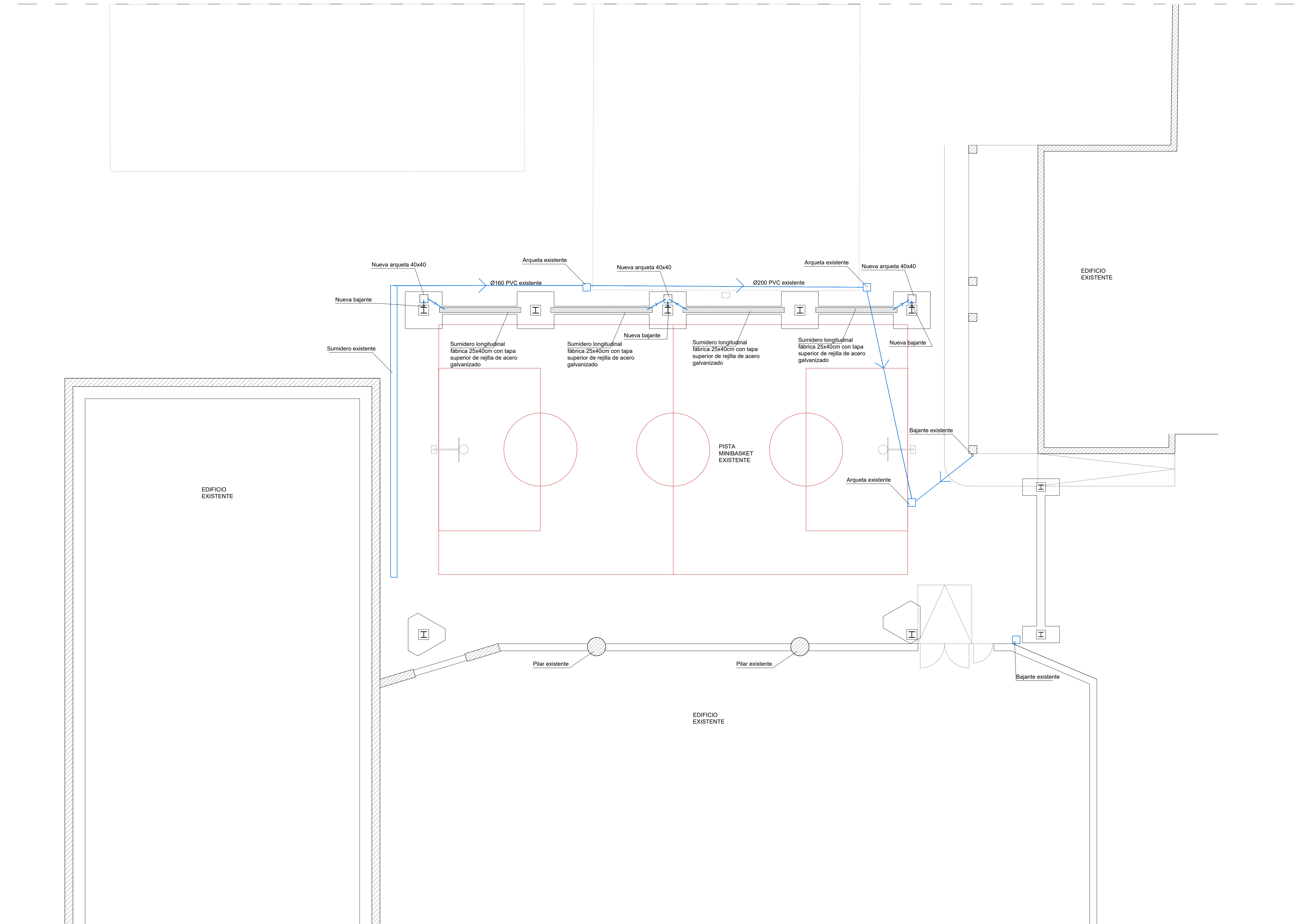
SECCIÓN 2



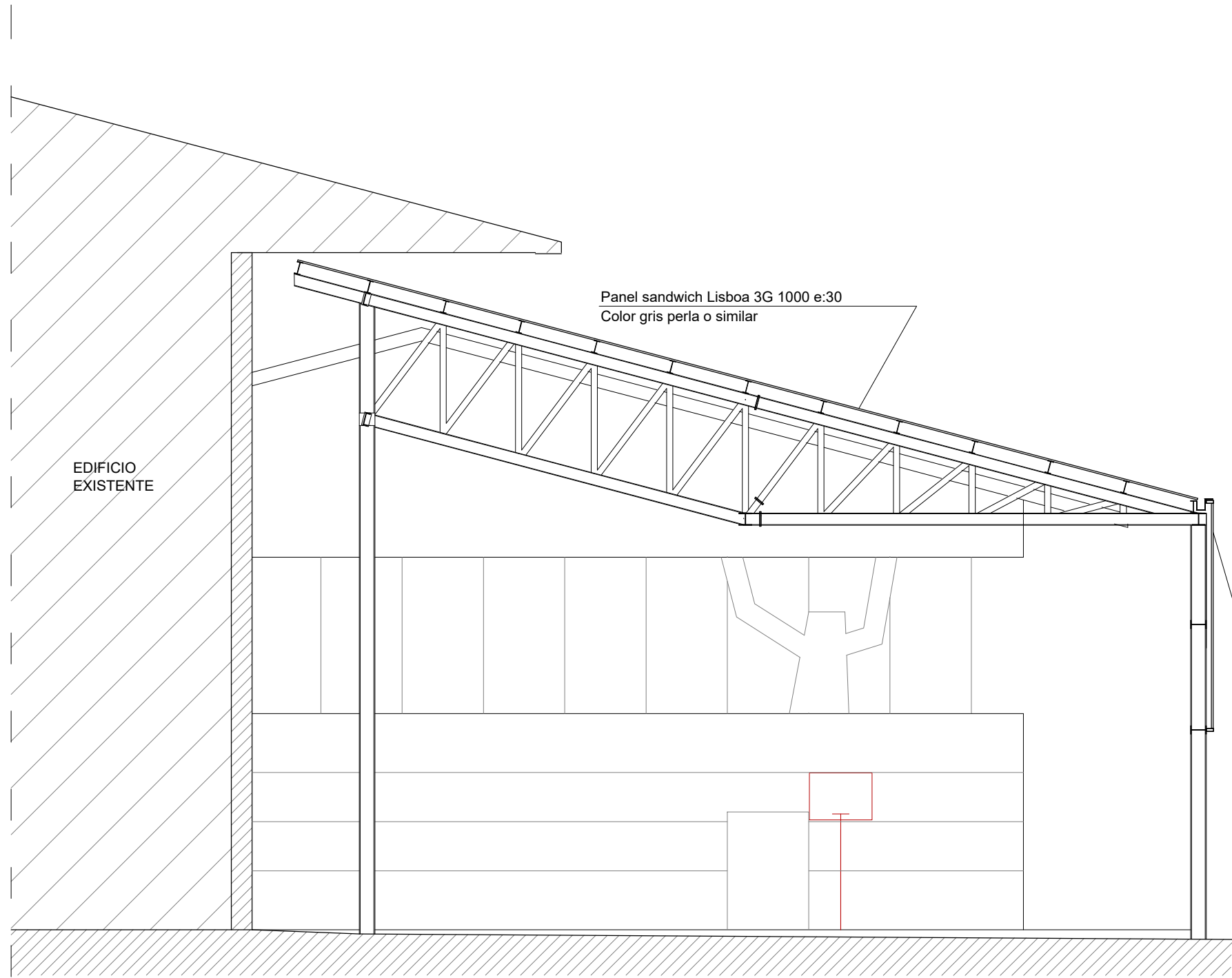
SECCIÓN 3



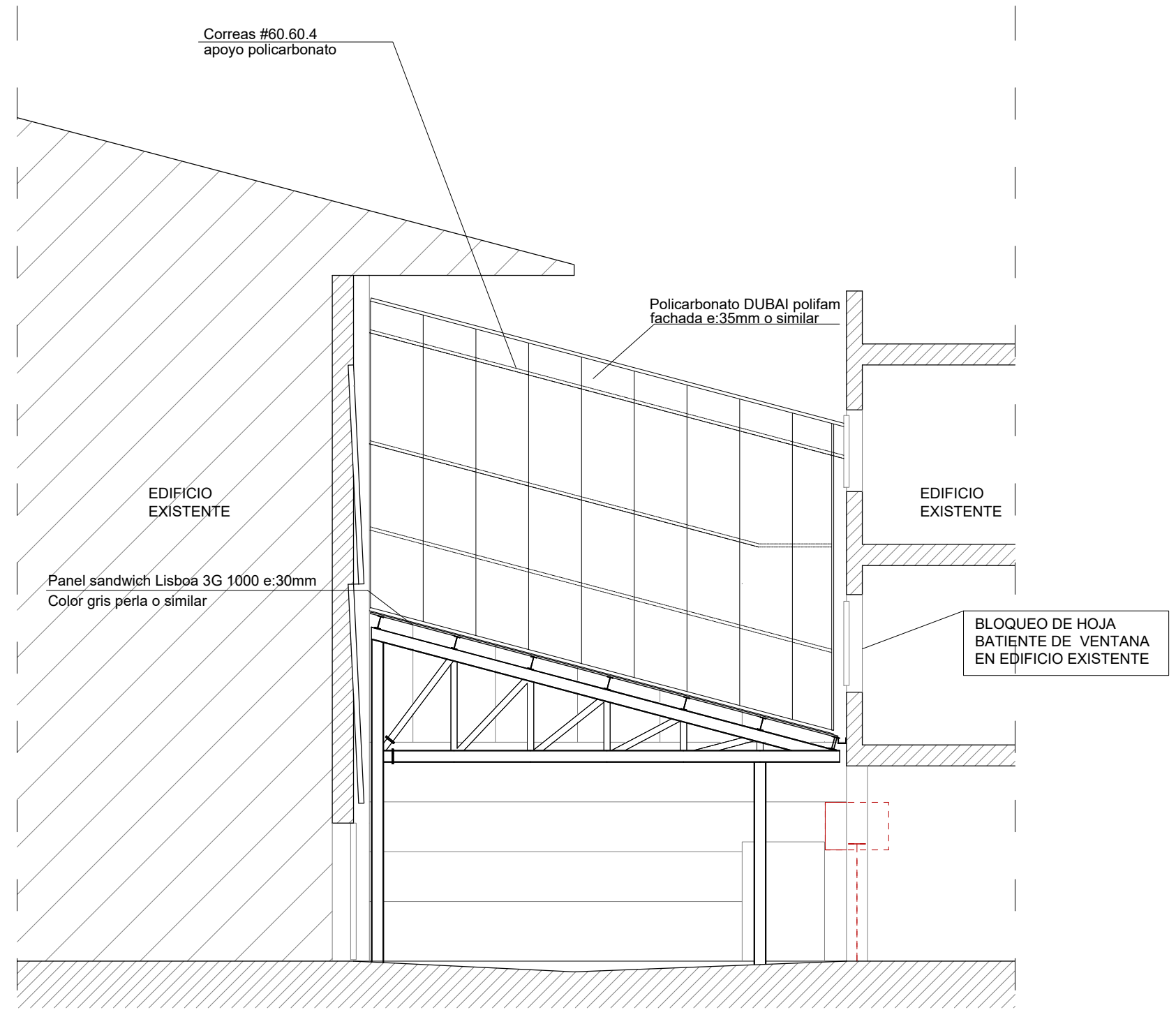
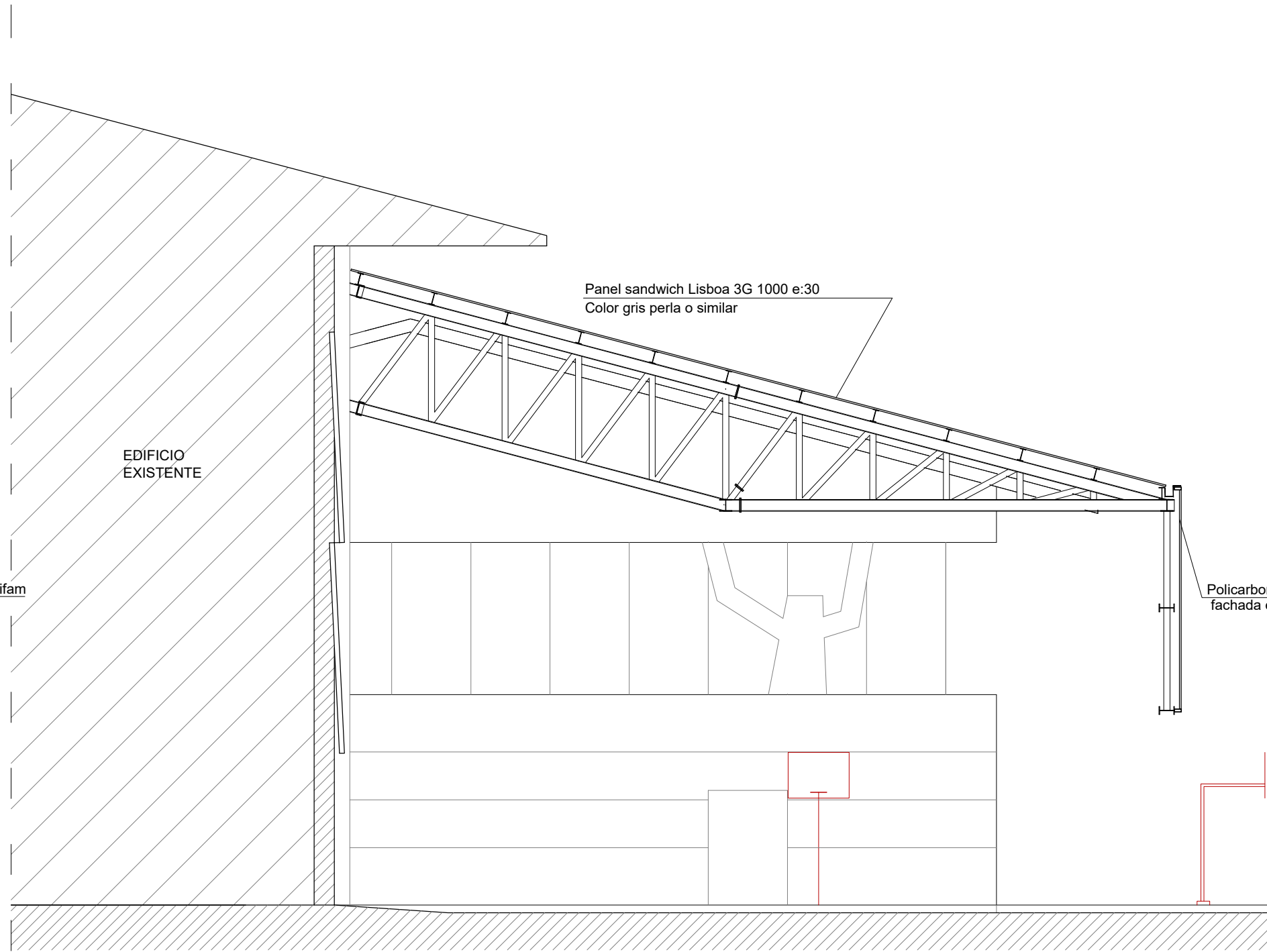
ALZADO



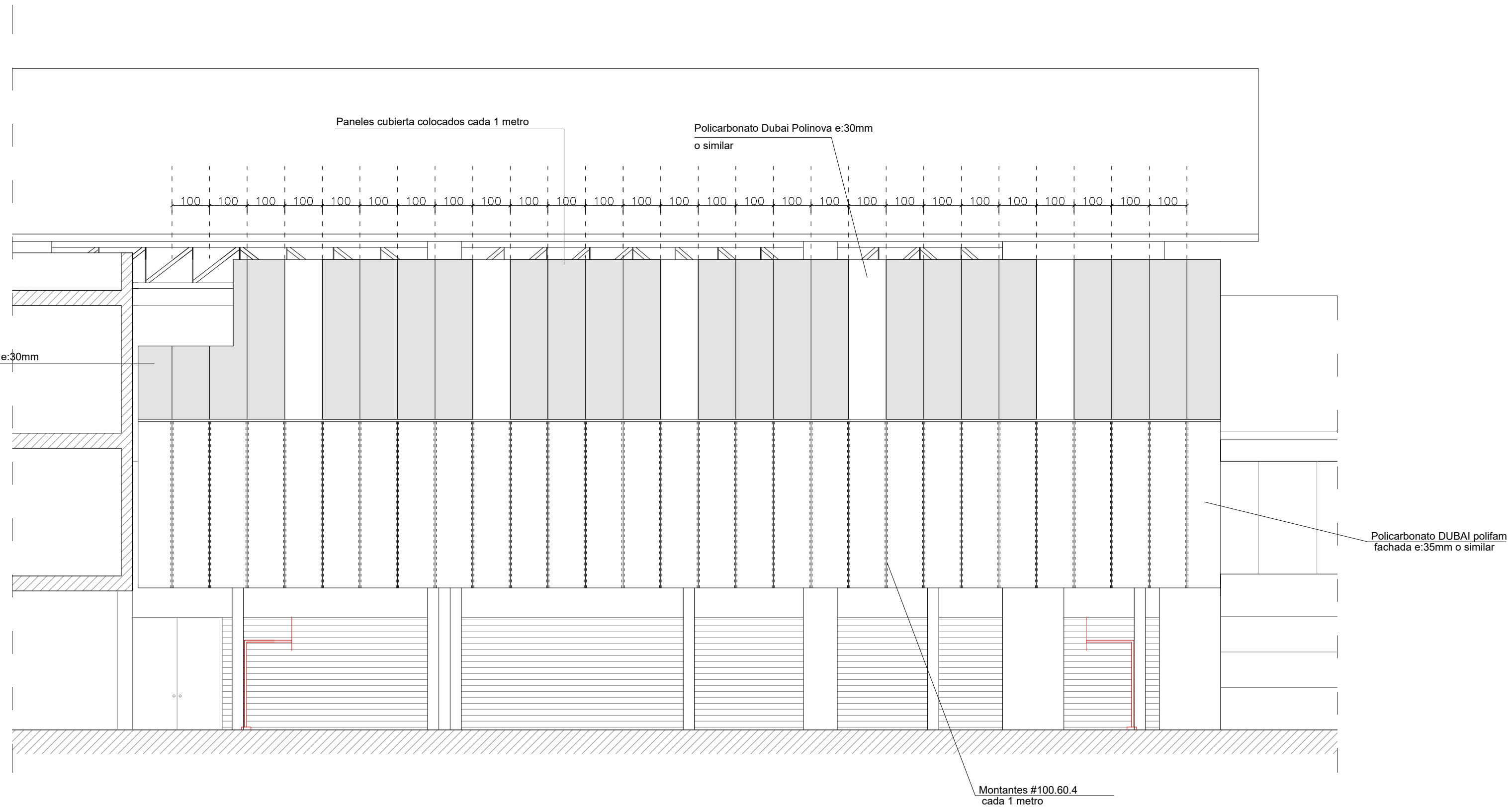
PLANTA



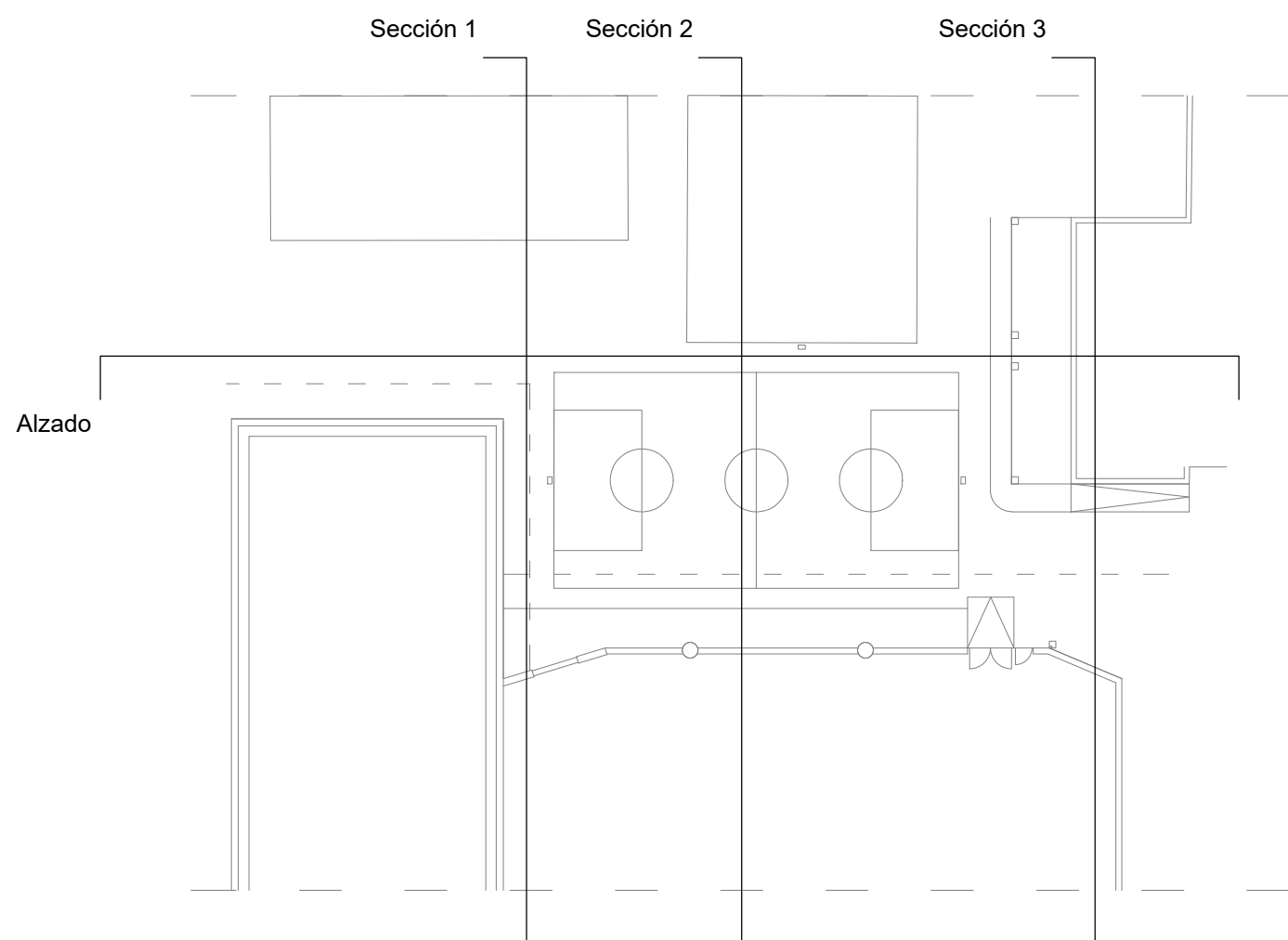
SECCIÓN 1



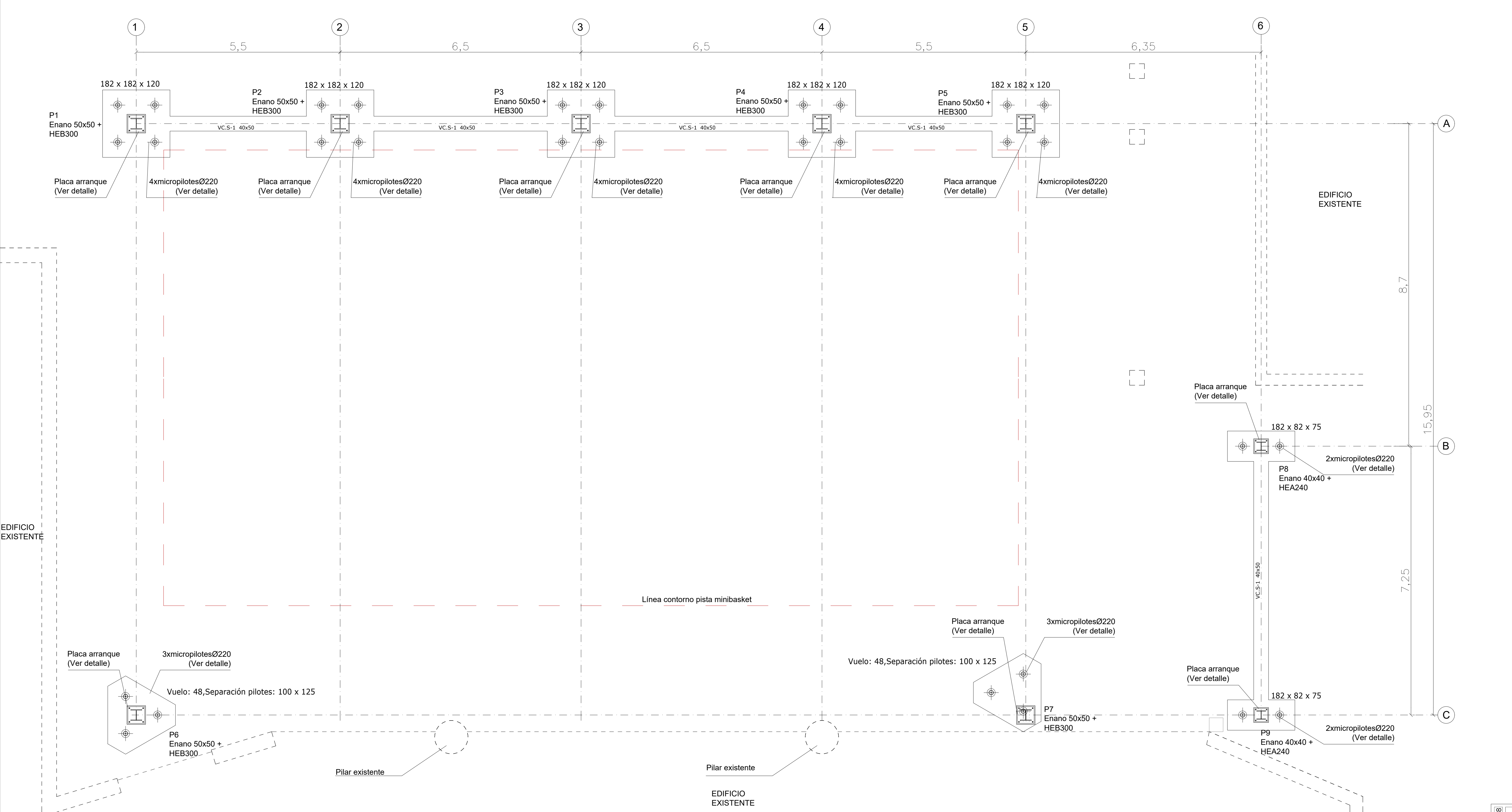
SECCIÓN 3



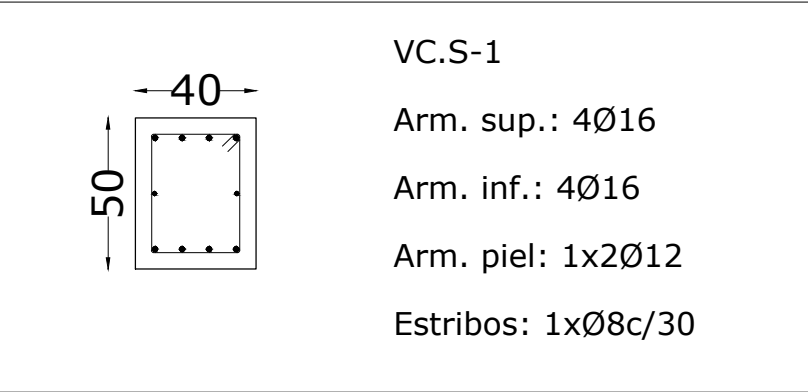
ALZADO







DETALLE VIGA CENTRADORA E:1/25



TODAS LAS MEDIDAS DEBERÁN SER COMPROBADAS EN OBRA

HORMIGÓN DE LIMPIEZA >10 CM. EN TODOS LOS ELEMENTOS DE CIMENTACIÓN

NOTA
TODOS LOS NÚCLEOS DE ESTRUCTURA IRÁN CONECTADOS A UNA RED ESPECÍFICA DE TOMA DE TIERRA

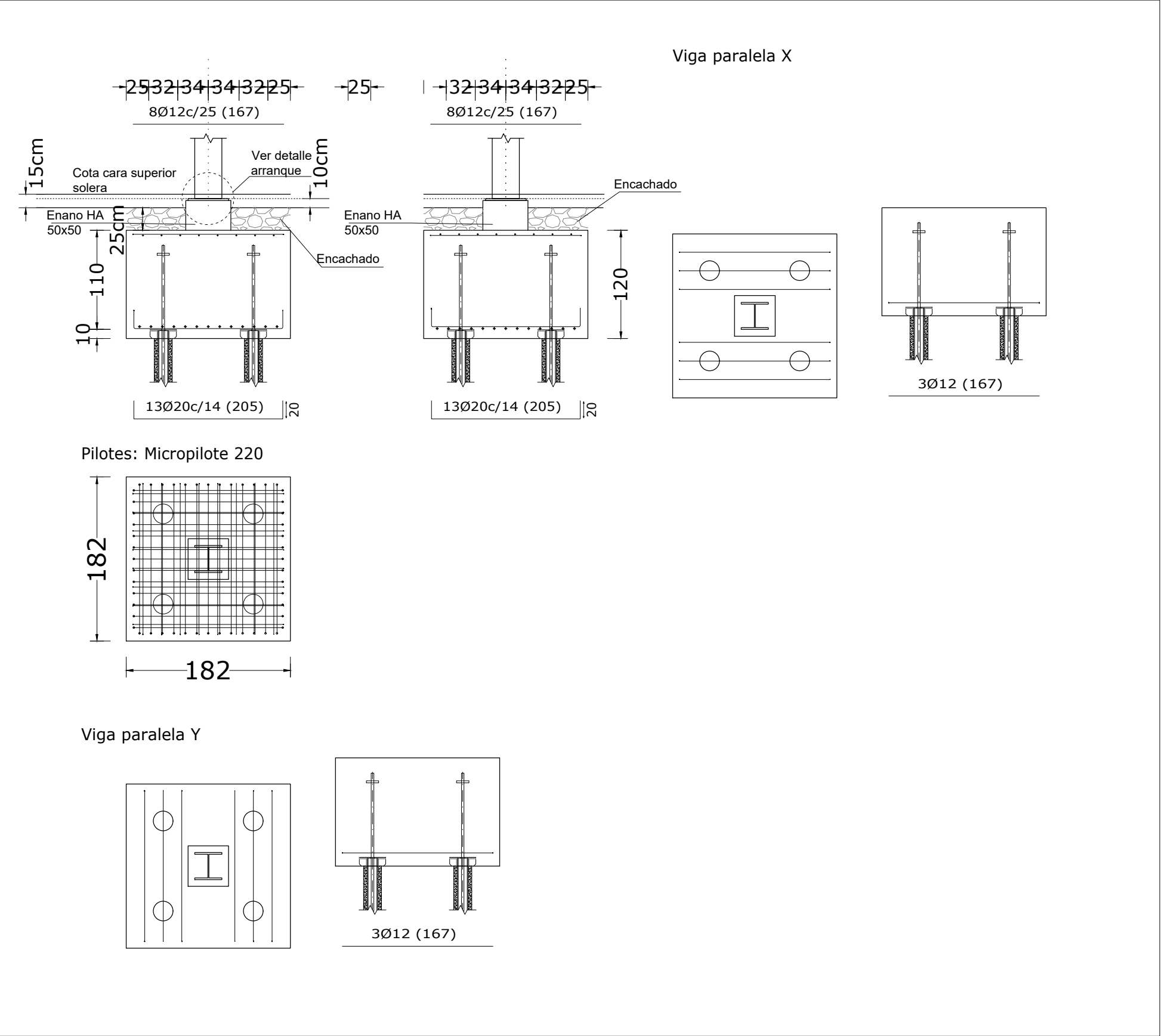
ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE HORMIGÓN ARMADO. ESPECIFICACIONES SEGÚN "CÓDIGO ESTRUCTURAL"					
Vida útil nominal del edificio:		50 años			
Nivel de control de la ejecución:		NORMAL			
ELEMENTO ESTRUCTURAL	CLASE DE EXPOSICIÓN	HORMIGÓN	NIVEL DE CONTROL	RECUBRIMIENTO NOMINAL (mm)	ACERO
					TIPO
Cimentación	XC2	HA-25/B/20	ESTADÍSTICO	50*	TIPO
Muros	XC2	HA-25/B/20	ESTADÍSTICO	30	EXIGENCIA
Pilares	XC1	HA-25/B/20	ESTADÍSTICO	30	Markado CE o B 500 S
Vigas	XC1	HA-25/B/20	ESTADÍSTICO	30	Distintivo de calidad oficialmente reconocido
Forjados	XC1	HA-25/B/20	ESTADÍSTICO	30	Mallas: B 500 T
Otros					

ESPECIFICACIONES PARA MATERIALES Y HORMIGONES SEGUN CE							
TIPO DE HORMIGON	ARIDO A EMPLEAR		CEMENTOS	CONSISTENCIA	PARAMETROS DE DOSIFICACION Y RESISTENCIA		
	Tipo de arido	Tamaño máximo Forjado Rento			Designación RC C05	Asiento con de Abrazos	Máxima relación Agua/Cemento
HA-25B/00XC1 HA-25B/00XC2	MACHACADO	20 mm 20 mm	CEM IIA-S 42.5 N	6 - 9 cm.	0.60	275	7 días: 25 28 días: 30

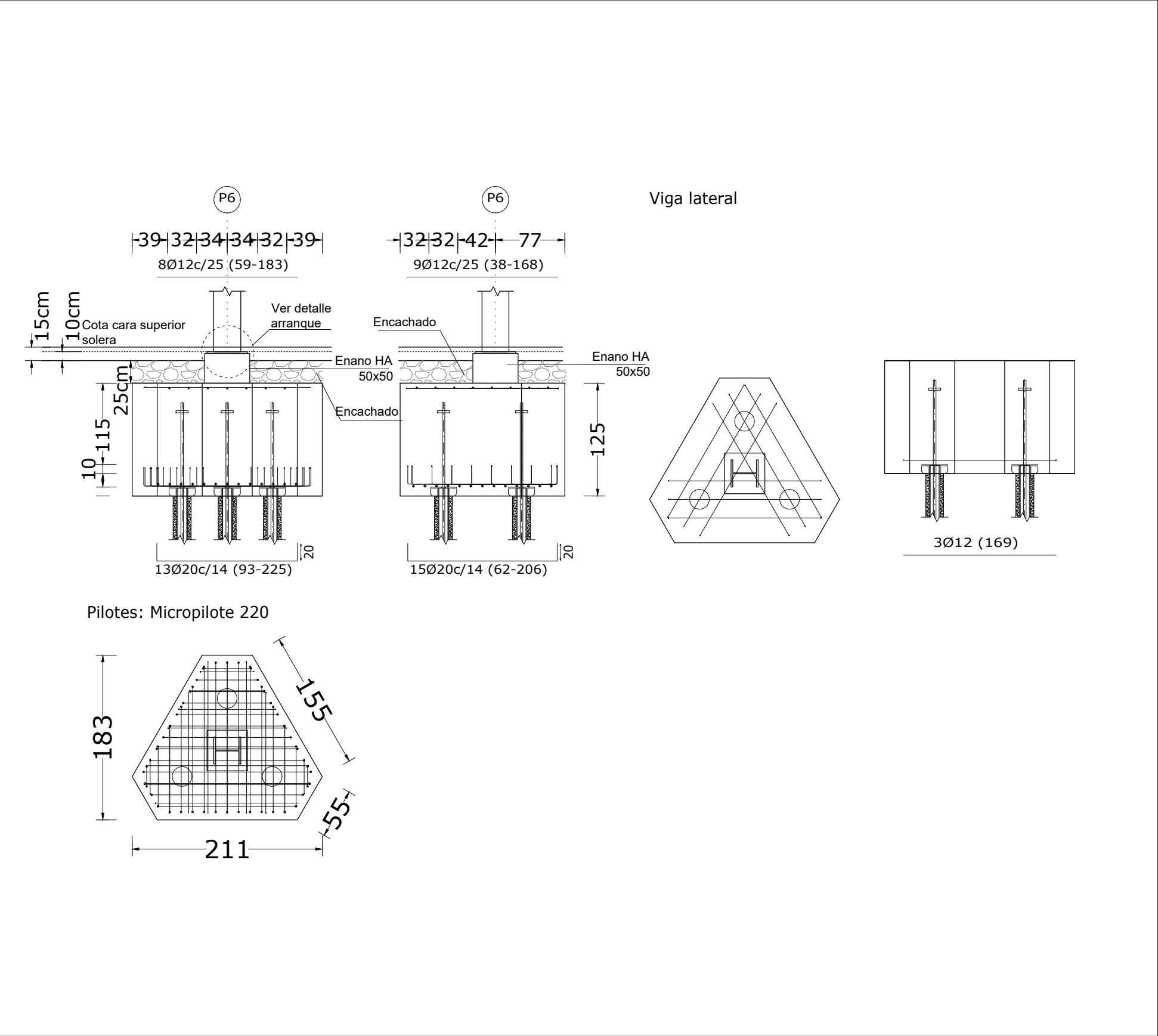
ACERO ESTRUCTURAL SEGÚN CTE-DB-SE-A							
DENOMINACIÓN	Tensión máxima característica	Tensión máxima de cálculo	Tensión máx. tang. rotura (fyd/3)	Tensión última rotura	Coefficiente de Poisson	Densidad	Coef. de seguridad del material
S275 JR	275 N/mm2	261,9 N/mm2	151,21 N/mm2	430 N/mm2	0,3	7850 kg/m3	1,05

El presente documento es copia de su original del que es autor el arquitecto IÑIGO IBAÑEZ UDAOLDE, colegiado nº 3994 del COAIV, Delegación de Bizkaia, y nº 47785-5 del COAIE. Su utilización total o parcial, así como cualquier reproducción o cesión a terceros, requerirá la expresa autorización expresa del autor, siendo prohibida cualquier modificación sin el consentimiento del mismo.

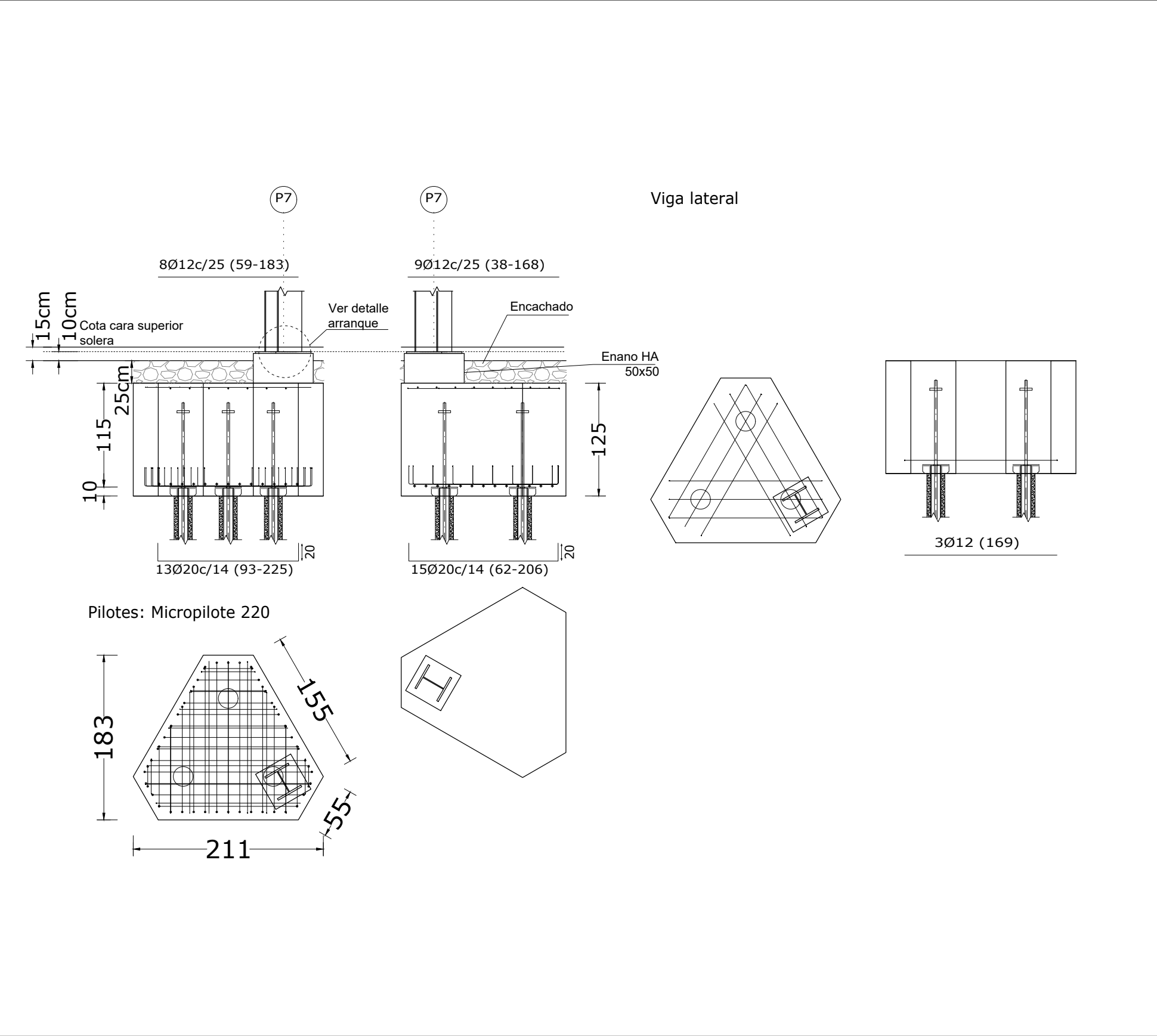
DETALLE ENCEPADO P1-P2-P3-P4-P5 E:1/50



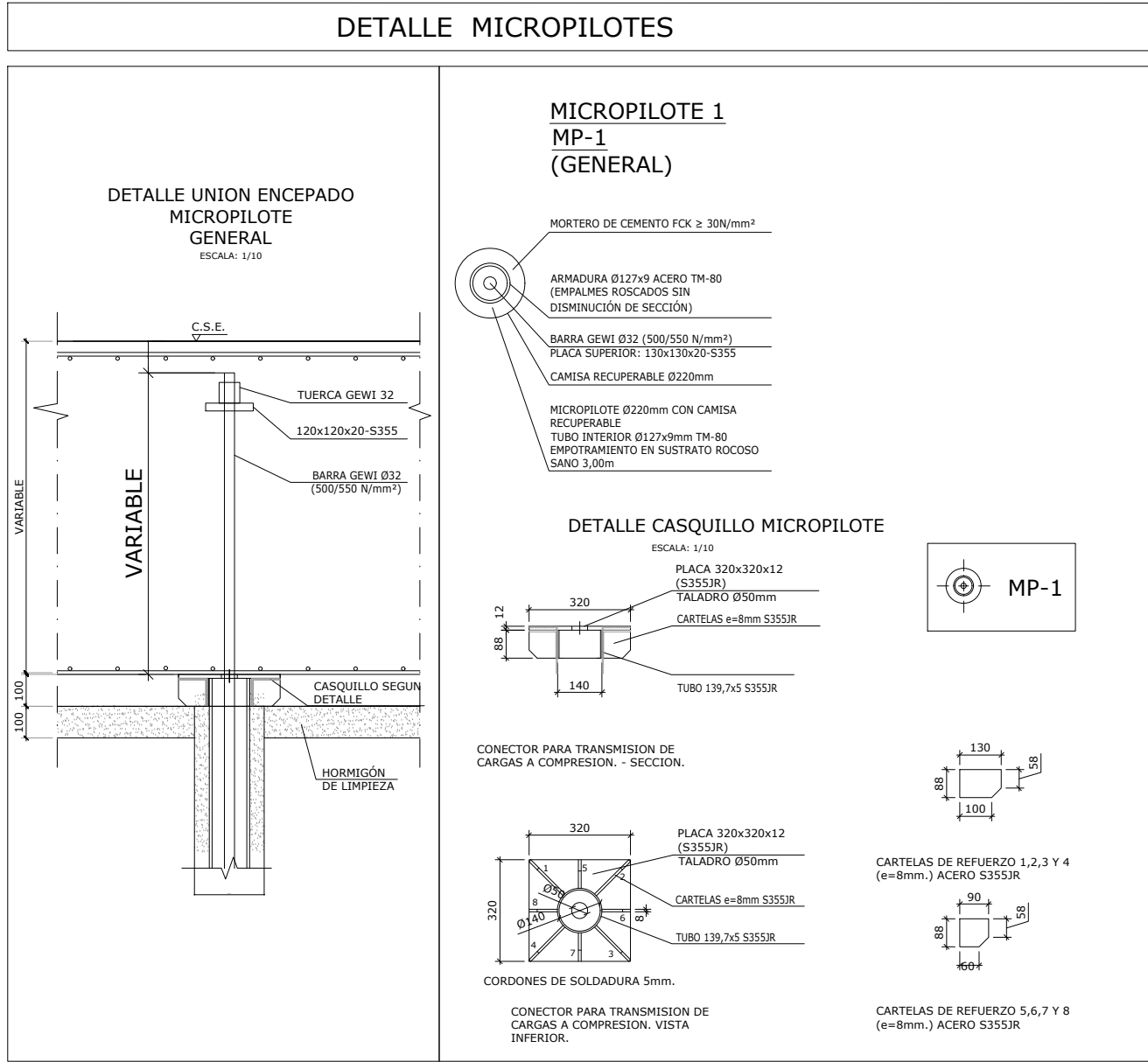
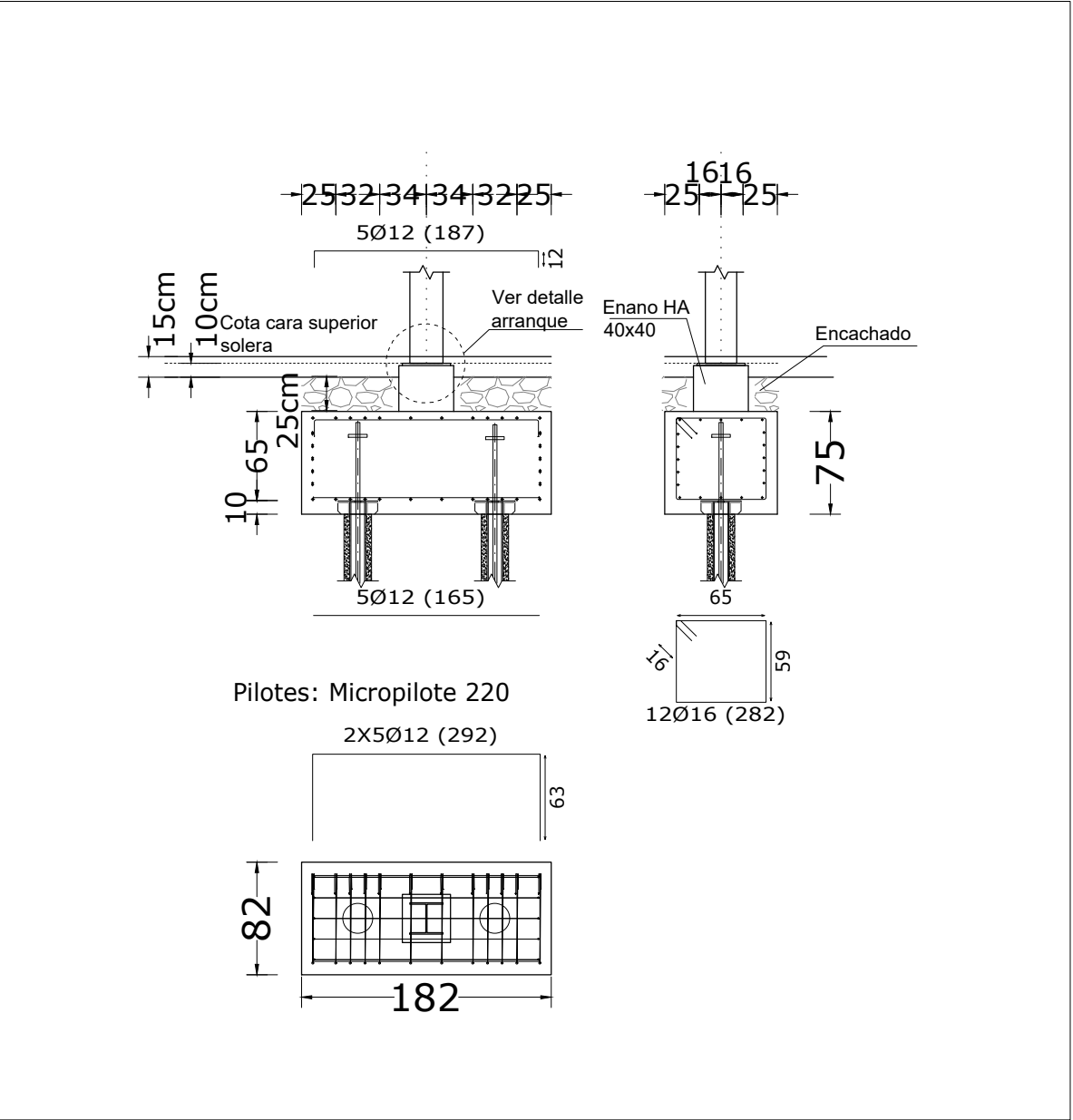
DETALLE ENCEPADO P6 E:1/50



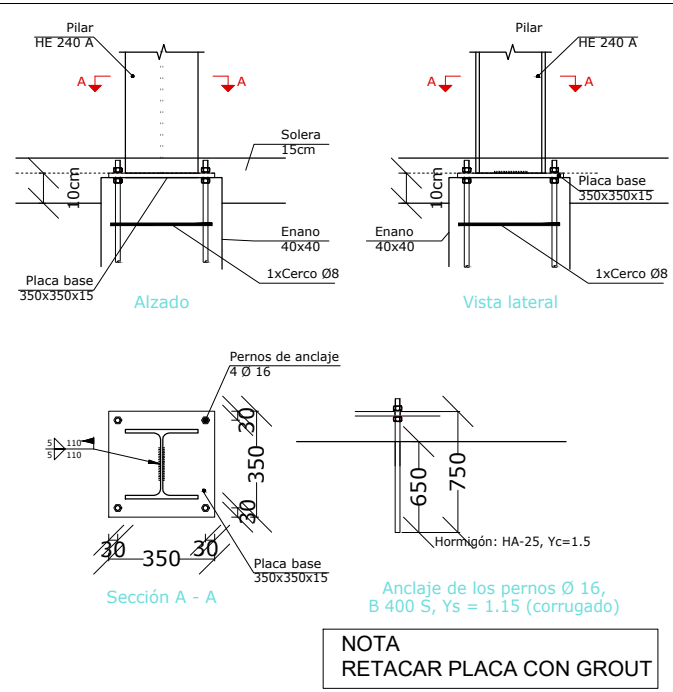
DETALLE ENCEPADO P7 E:1/50



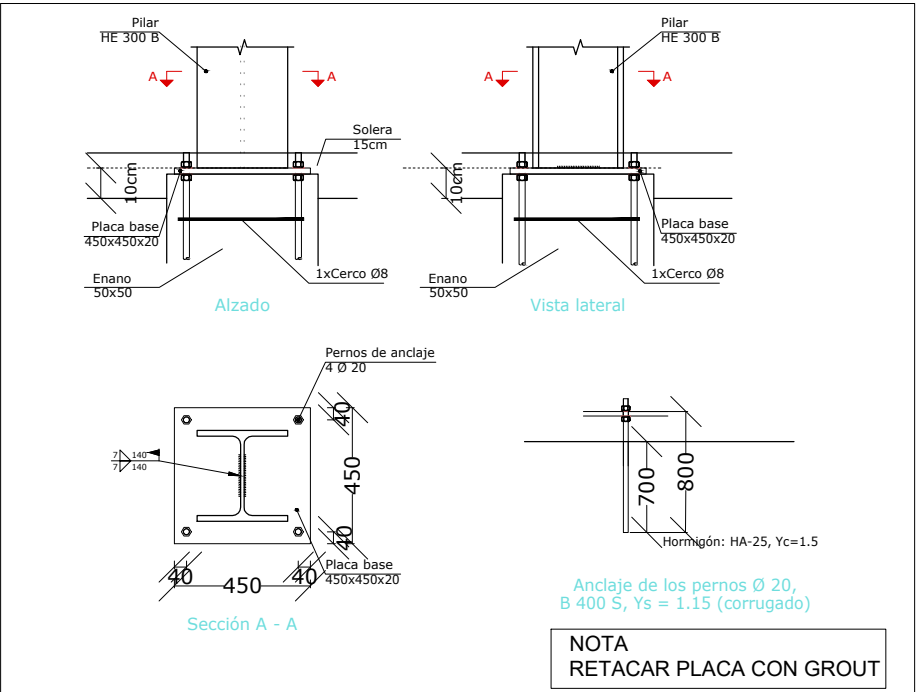
DETALLE ENCEPADO P8-P9 E:1/50

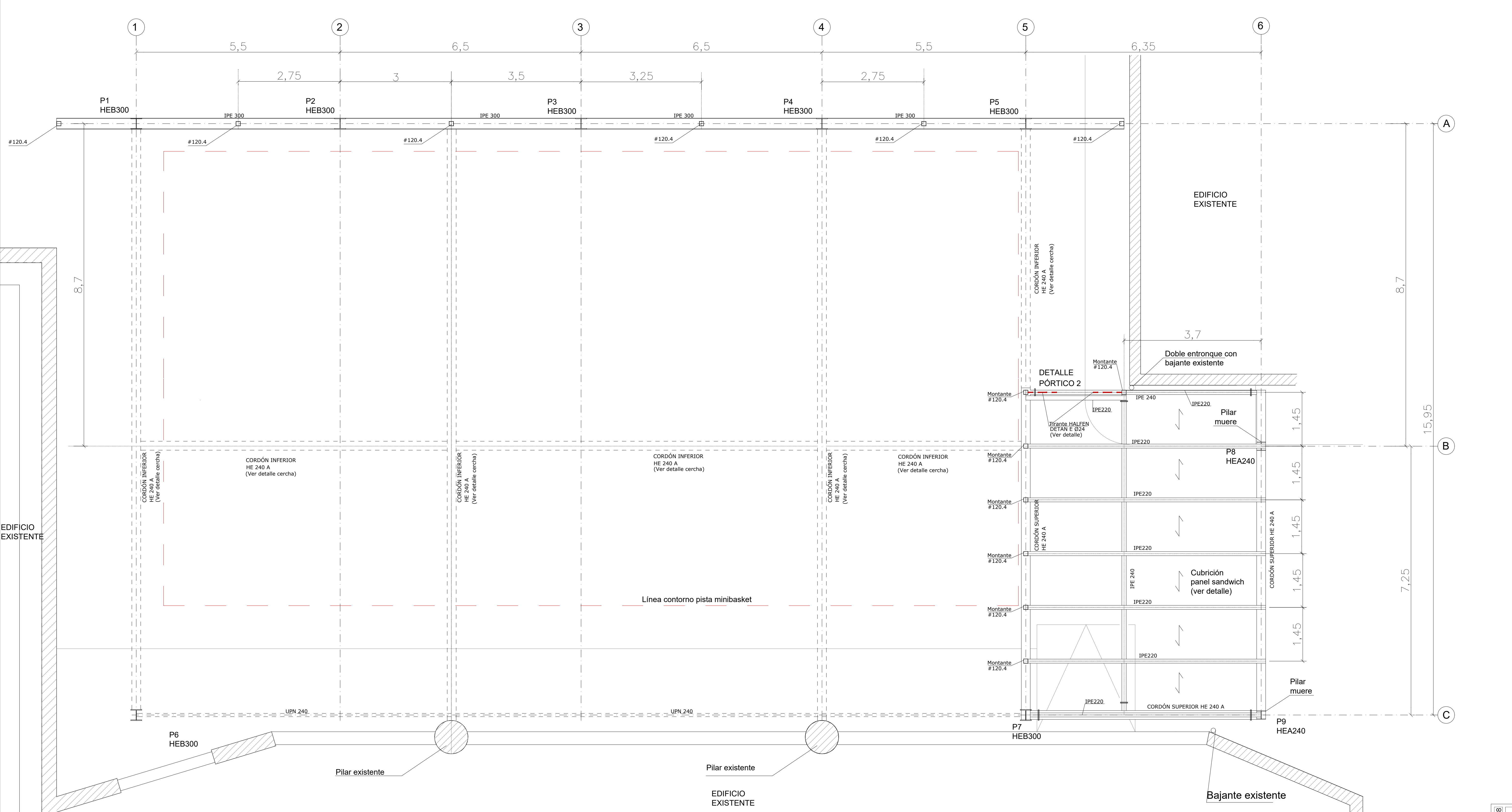


DETALLE PLACA ARRANQUE P8-P9 E:1/25



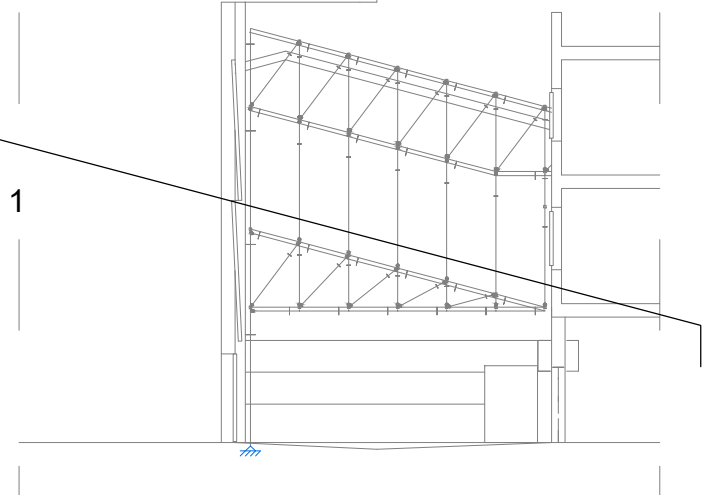
DETALLE PLACA ARRANQUE P1-P2-P3-P4-P5-P6-P7 E:1/25





NOTA
CUBIERTA CON INCLINACIONES
NO EN VERDADERA MAGNITUD

Sección planta cubierta 1

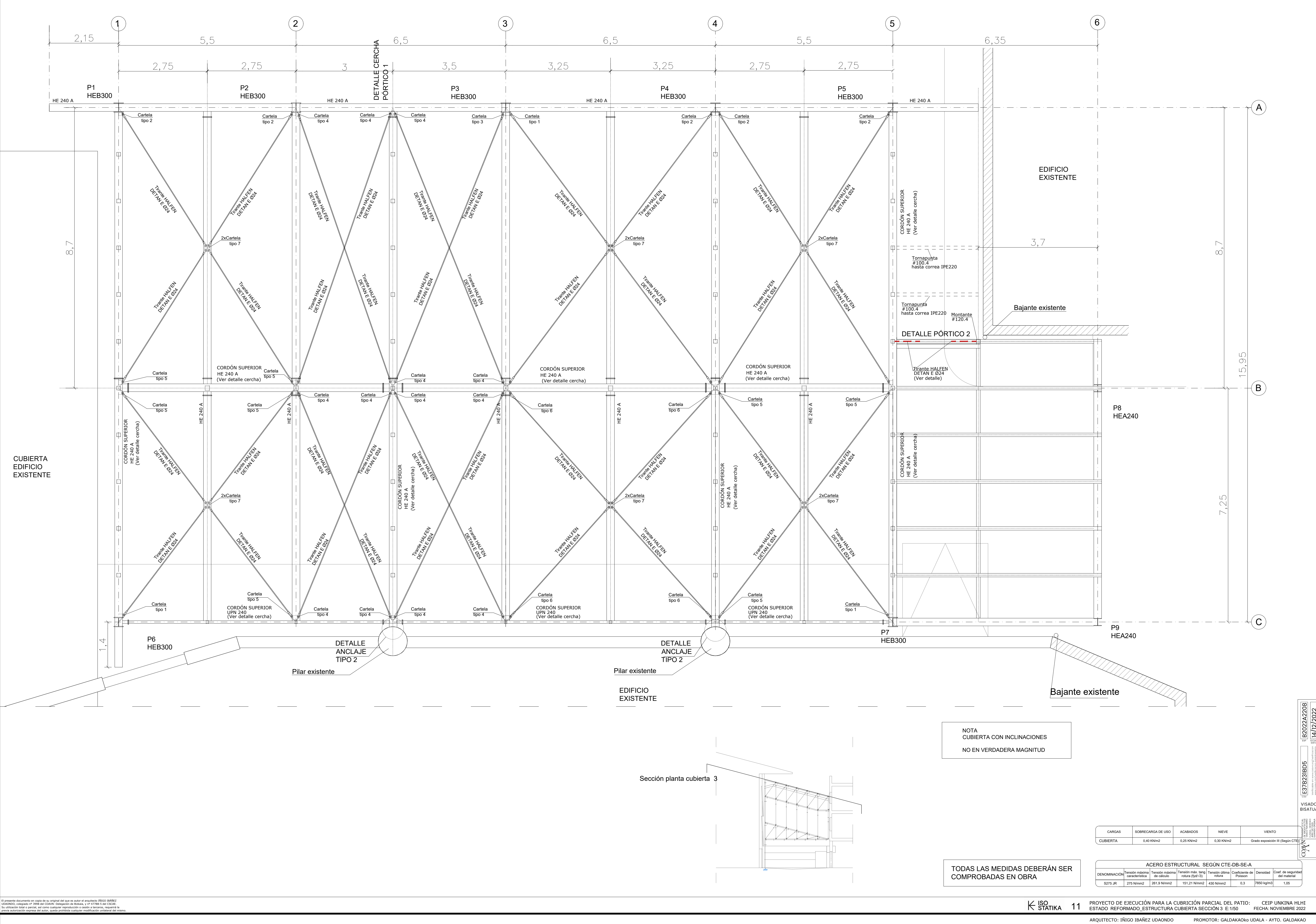


CARGAS	SOBRECARGA DE USO	ACABADOS	NIEVE	VIENTO
CUBIERTA	0,40 KN/m2	0,25 KN/m2	0,30 KN/m2	Grado exposición III (Según CTE)

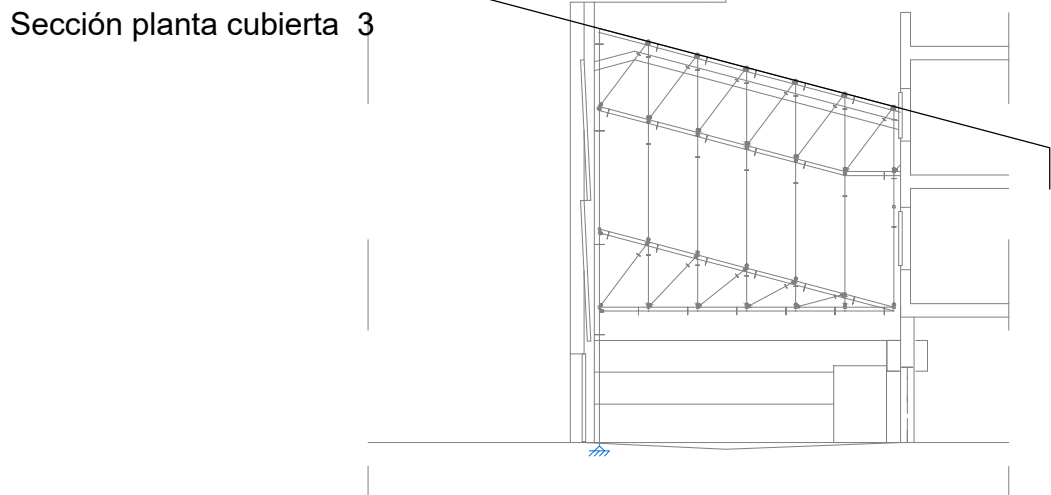
ACERO ESTRUCTURAL SEGÚN CTE-DB-SE-A						
DENOMINACIÓN	Tensión máxima característica	Tensión máxima de cálculo	Tensión máxima última rotura (fyd x 1,35)	Tensión última rotura	Coefficiente de Ponderación	Densidad del material
S275 JR	275 N/mm2	261,9 N/mm2	151,21 N/mm2	430 N/mm2	0,3	7850 kg/m3

TODAS LAS MEDIDAS DEBERÁN SER COMPROBADAS EN OBRA

El presente documento es copia de su original del que es autor el arquitecto IÑIGO IBAÑEZ UDAONDO, colegiado nº 3994 del COAIV, Delegación de Bizkaia, y nº 47785 de la CCRL. Su utilización total o parcial, así como cualquier reproducción o cesión a terceros, requerirá la expresa autorización expresa del autor, siendo prohibida cualquier modificación sin el consentimiento del mismo.

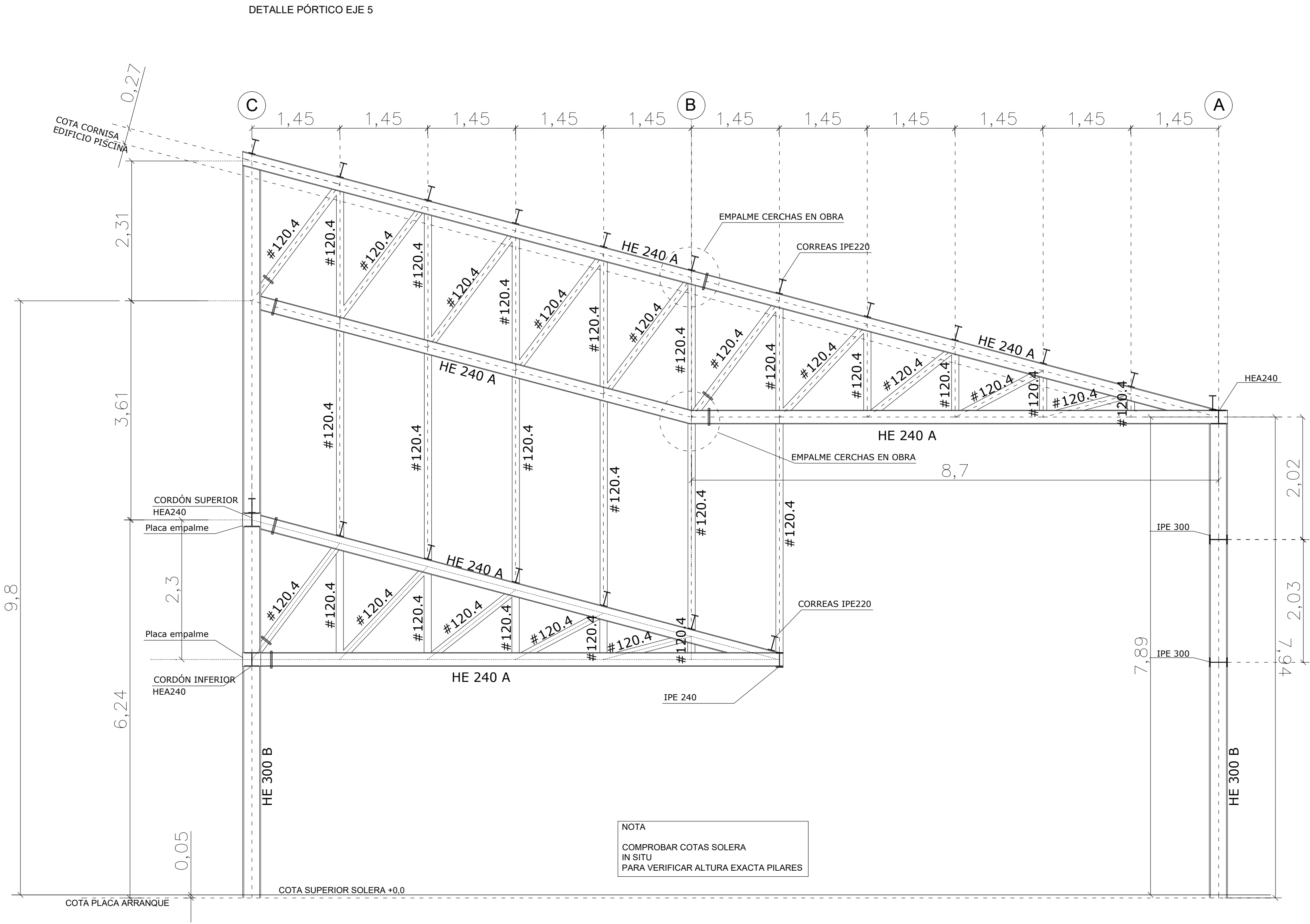
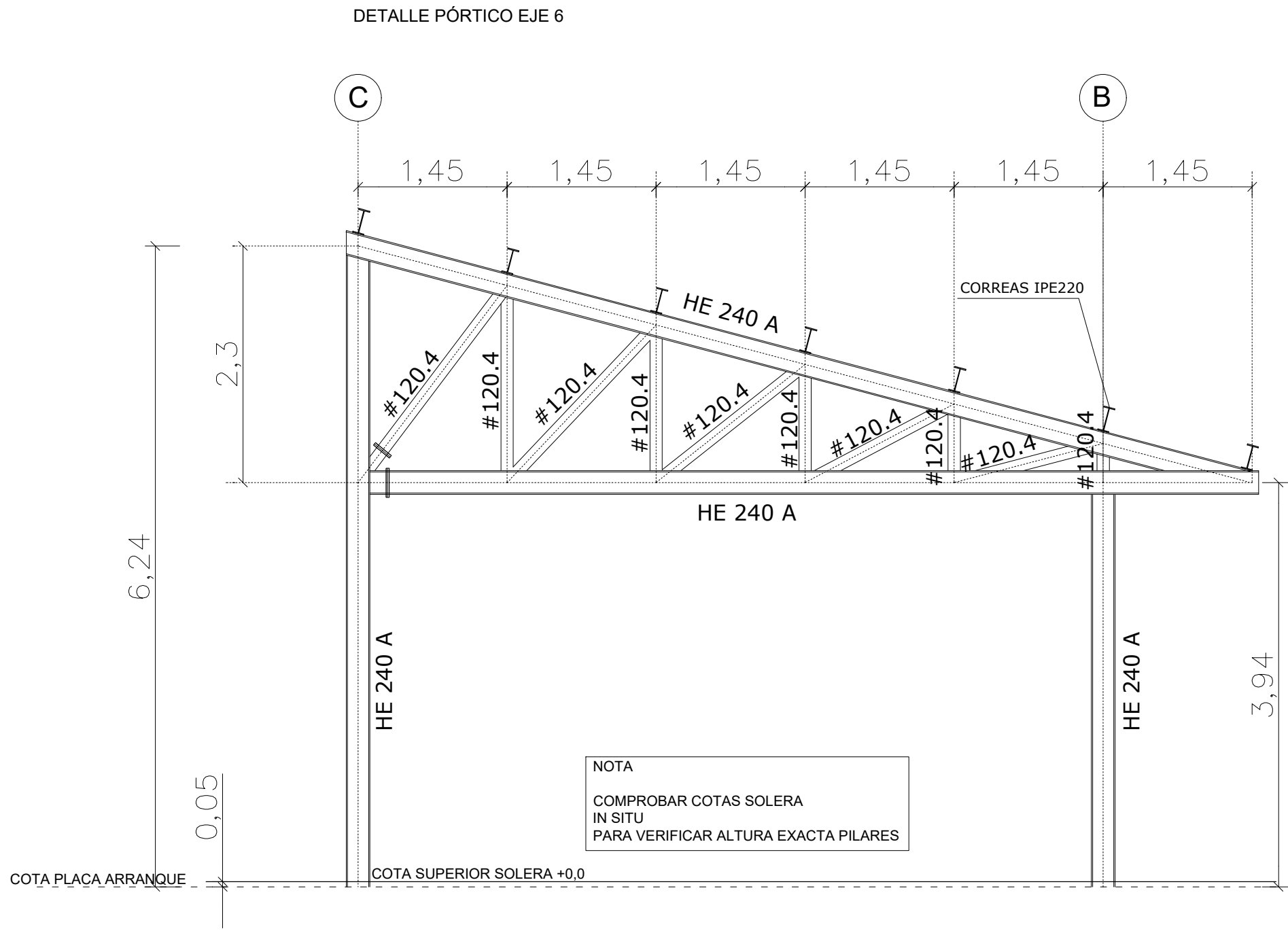


NOTA
CUBIERTA CON INCLINACIONES
NO EN VERDADERA MAGNITUD



CARGAS	SOBRECARGA DE USO	ACABADOS	NIEVE	VIENTO
CUBIERTA	0,40 KN/m2	0,25 KN/m2	0,30 KN/m2	Grado exposición III (Según CTE)

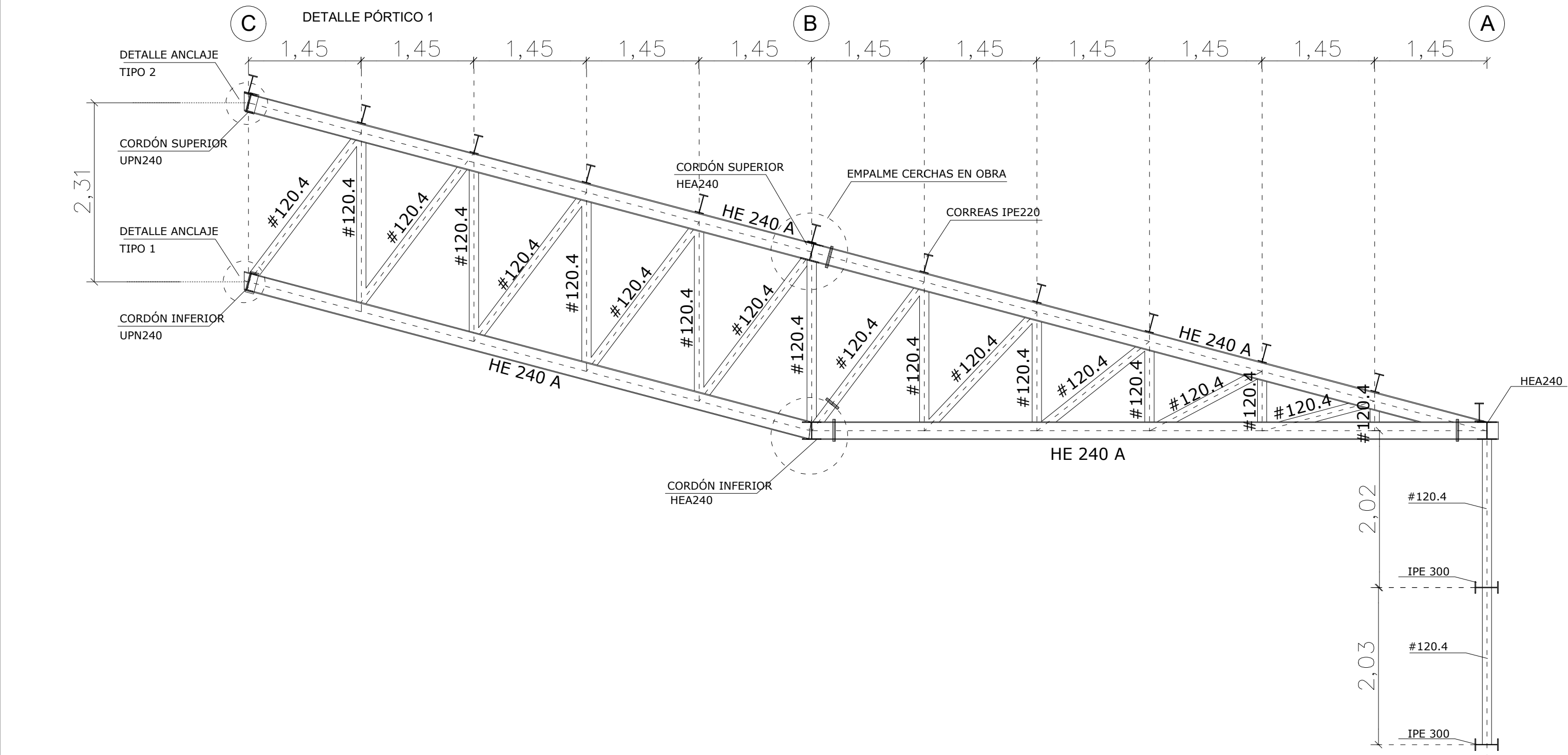
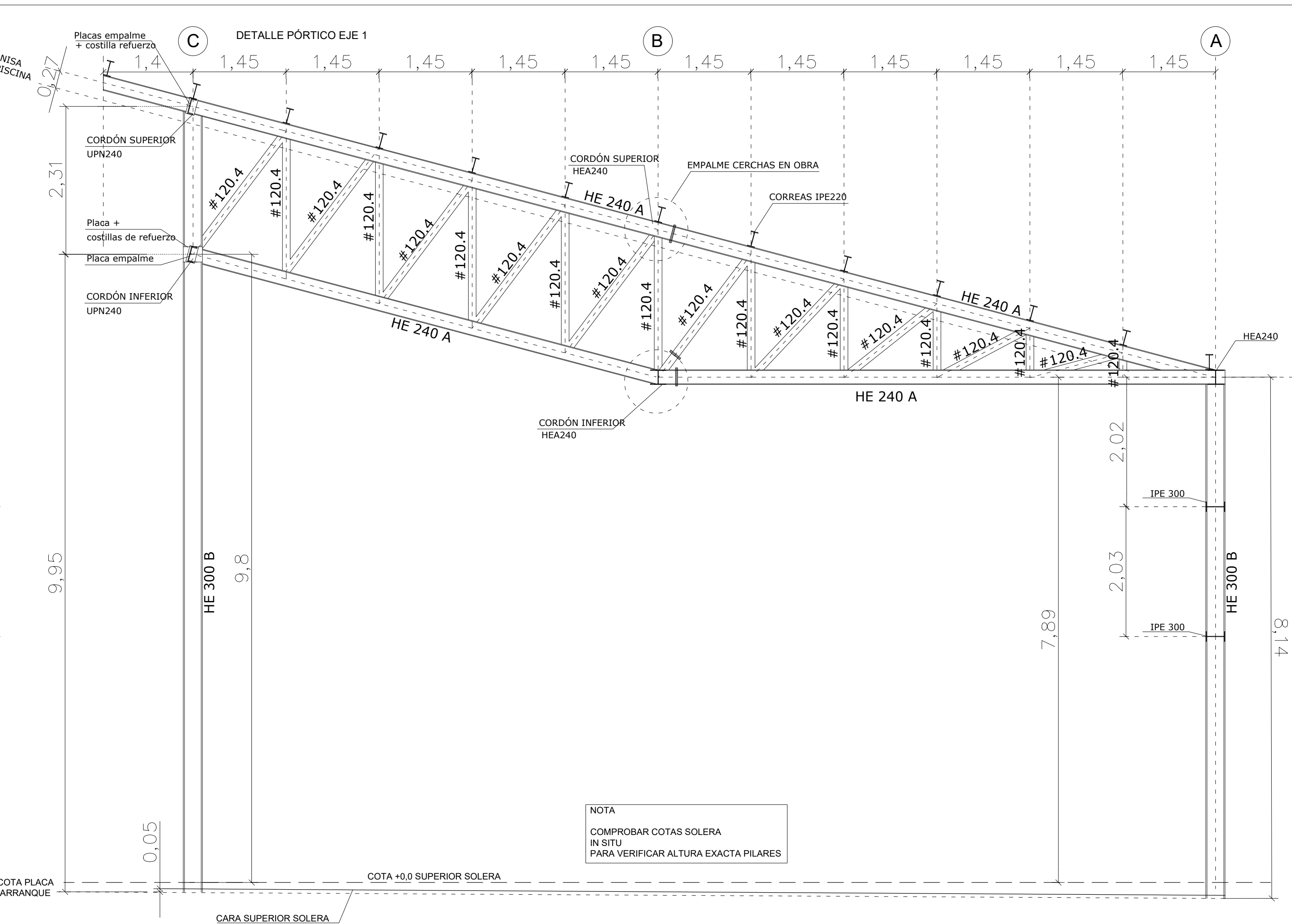
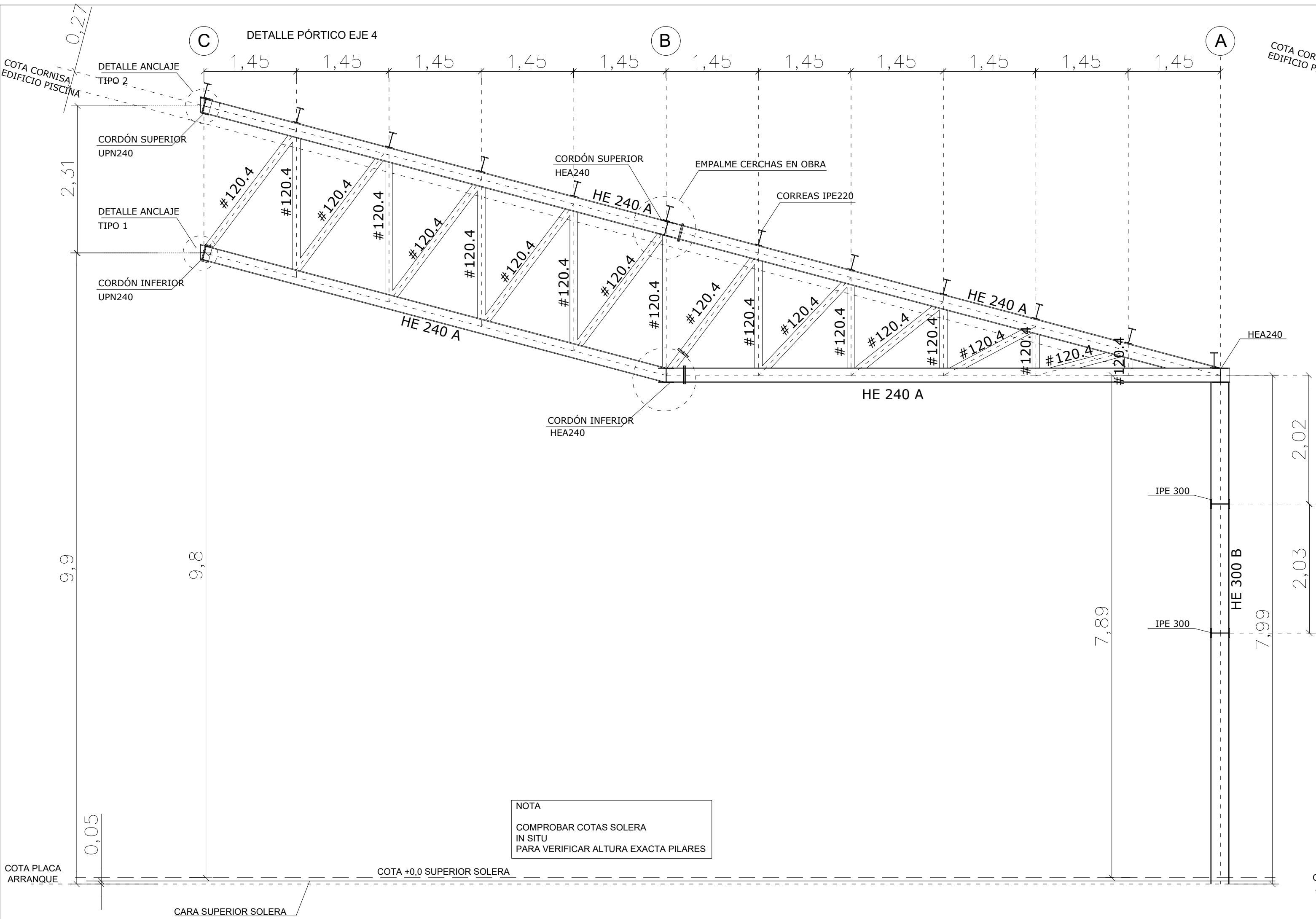
ACERO ESTRUCTURAL SEGÚN CTE-DB-SE-A						
DENOMINACIÓN	Tensión máxima característica	Tensión máxima de cálculo	Tensión máx. tang. rotura (fyd/3)	Tensión última rotura	Coefficiente de Ponderación	Densidad
S275 JR	275 N/mm2	261,9 N/mm2	151,21 N/mm2	430 N/mm2	0,3	7850 kg/m3



CARGAS	SOBRECARGA DE USO	ACABADOS	NIEVE	VIENTO
CUBIERTA	0.40 KN/m2	0.25 KN/m2	0.30 KN/m2	Grado exposición III (Según CTE)

ACERO ESTRUCTURAL SEGÚN CTE-DB-SE-A						
DENOMINACIÓN	Tensión máxima característica	Tensión máxima de cálculo	Tensión máx. tang. rotura (fyd/1.35)	Tensión última rotura	Coefficiente de Poisson	Densidad del material
S275 JR	275 N/mm2	261.9 N/mm2	151.21 N/mm2	430 N/mm2	0.3	7850 kg/m3

TODAS LAS MEDIDAS DEBERÁN SER COMPROBADAS EN OBRA

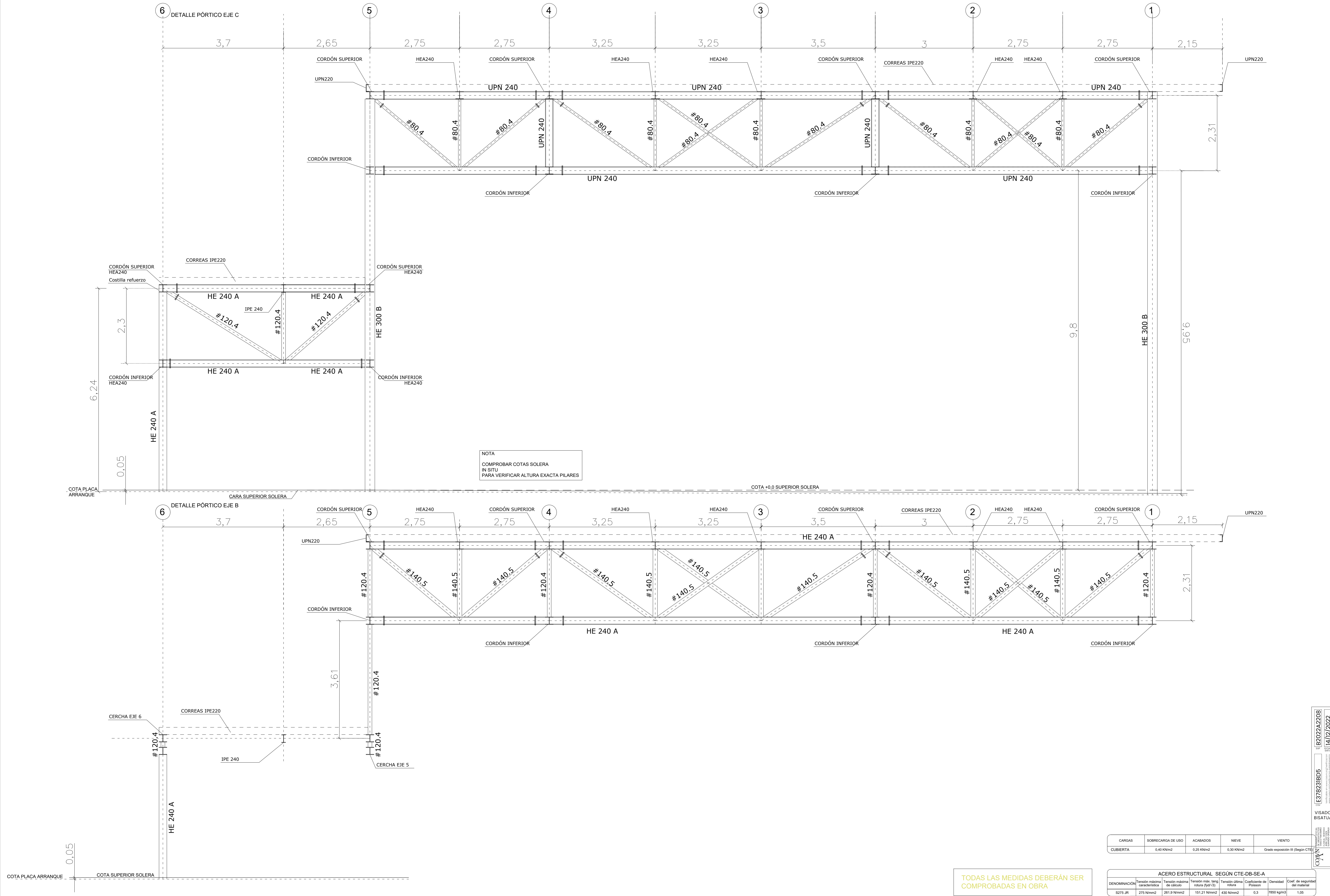


TODAS LAS MEDIDAS DEBERÁN SER COMPROBADAS EN OBRA

CARGAS	SOBRECARGA DE USO	ACABADOS	NIEVE	VIENTO
CUBIERTA	0.40 KN/m2	0.25 KN/m2	0.30 KN/m2	Grado exposición III (Según CTE)

ACERO ESTRUCTURAL SEGÚN CTE-DB-SE-A						
DENOMINACIÓN	Tensión máxima característica	Tensión máxima de cálculo	Tensión máx. tang. rotura (fyd/3)	Tensión última rotura	Coefficiente de Poisson	Densidad
S275 JR	275 N/mm2	261.9 N/mm2	151.21 N/mm2	430 N/mm2	0.3	7850 kg/m3

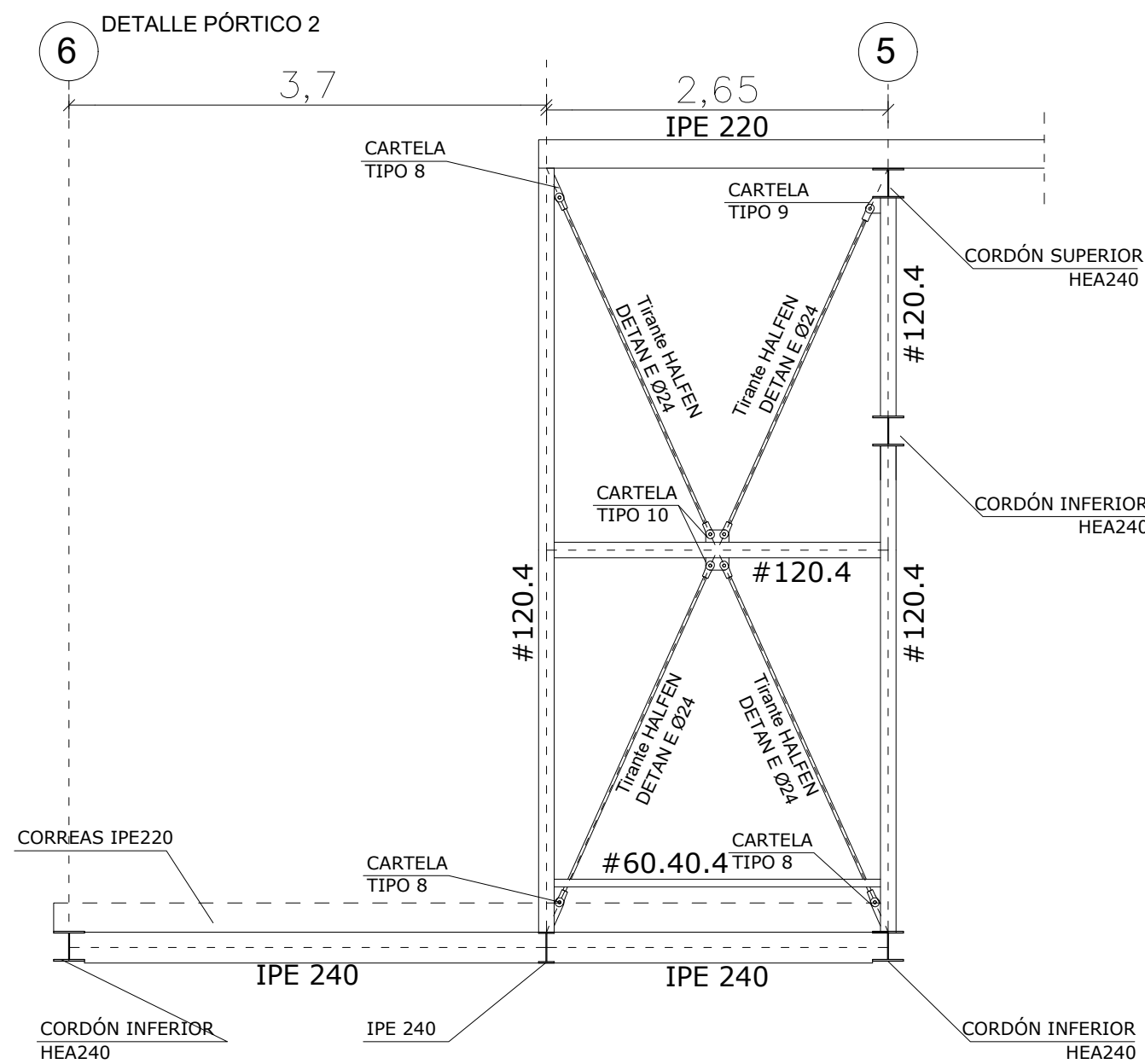
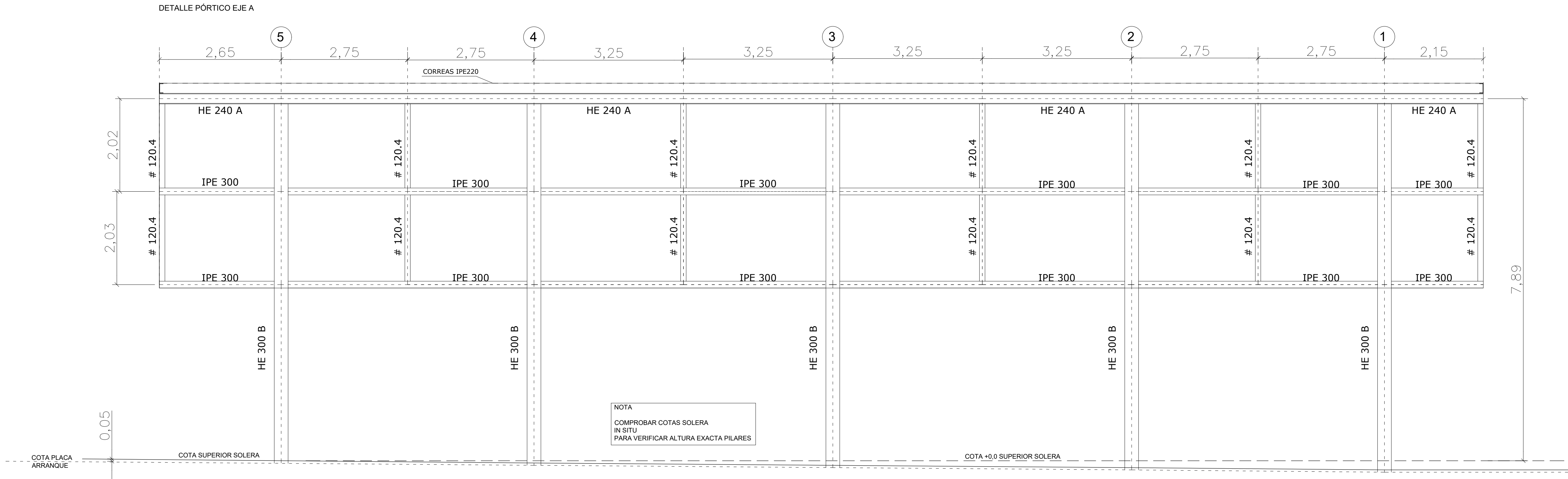
El presente documento es copia de su original del que es autor el arquitecto IÑIGO IBAÑEZ UDANDO, colegiado en 3956 del COAIV, Colección de Bases, y en 47785 del COAC. Su utilización total o parcial, así como cualquier reproducción o cesión a terceros, requerirá la previa autorización expresa del autor, quedando prohibida cualquier modificación sin el consentimiento del mismo.



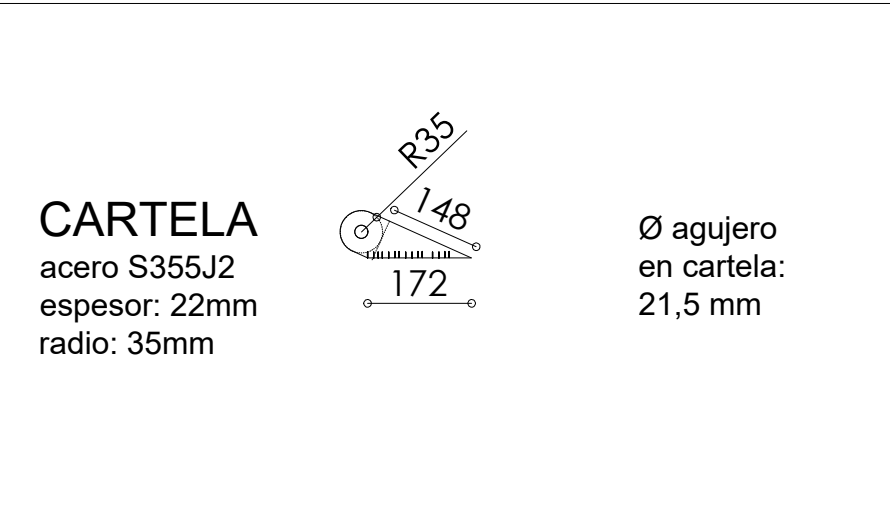
CARGAS	SOBRECARGA DE USO	ACABADOS	NIEVE	VIENTO
CUBIERTA	0.40 kN/m2	0.25 kN/m2	0.30 kN/m2	Grado exposición III (Según CTE)

ACERO ESTRUCTURAL SEGÚN CTE-DB-SE-A						
DENOMINACIÓN	Tensión máxima característica	Tensión máxima de cálculo	Tensión máx. tang. (fyd/3)	Tensión última rotura	Coefficiente de Poisson	Densidad
S275 JR	275 N/mm2	261.9 N/mm2	151.21 N/mm2	430 N/mm2	0.3	7850 kg/m3

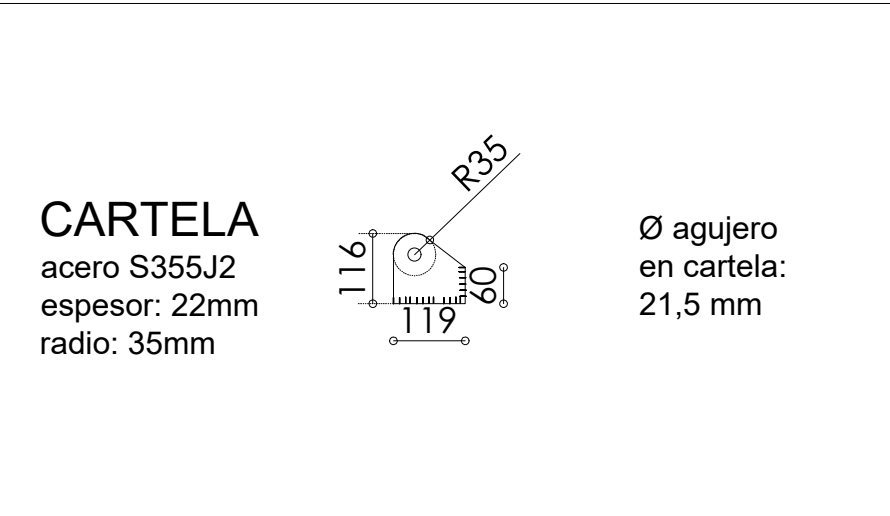
TODAS LAS MEDIDAS DEBERÁN SER COMPROBADAS EN OBRA



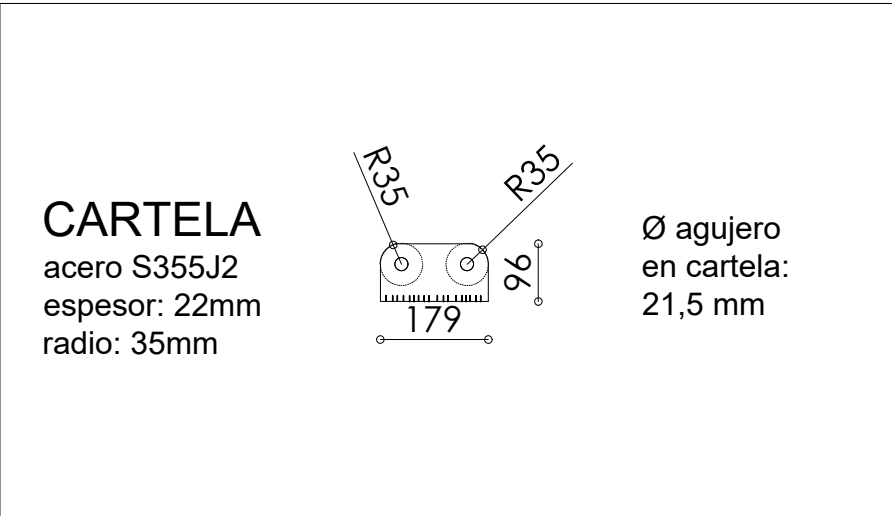
Detalle cartela tipo 8 tirante
Halfen Detan E Ø24 E:x4



Detalle cartela tipo 9 tirante
Halfen Detan E Ø24 E:x4



Detalle cartela tipo 10 tirante
Halfen Detan E Ø24 E:x4

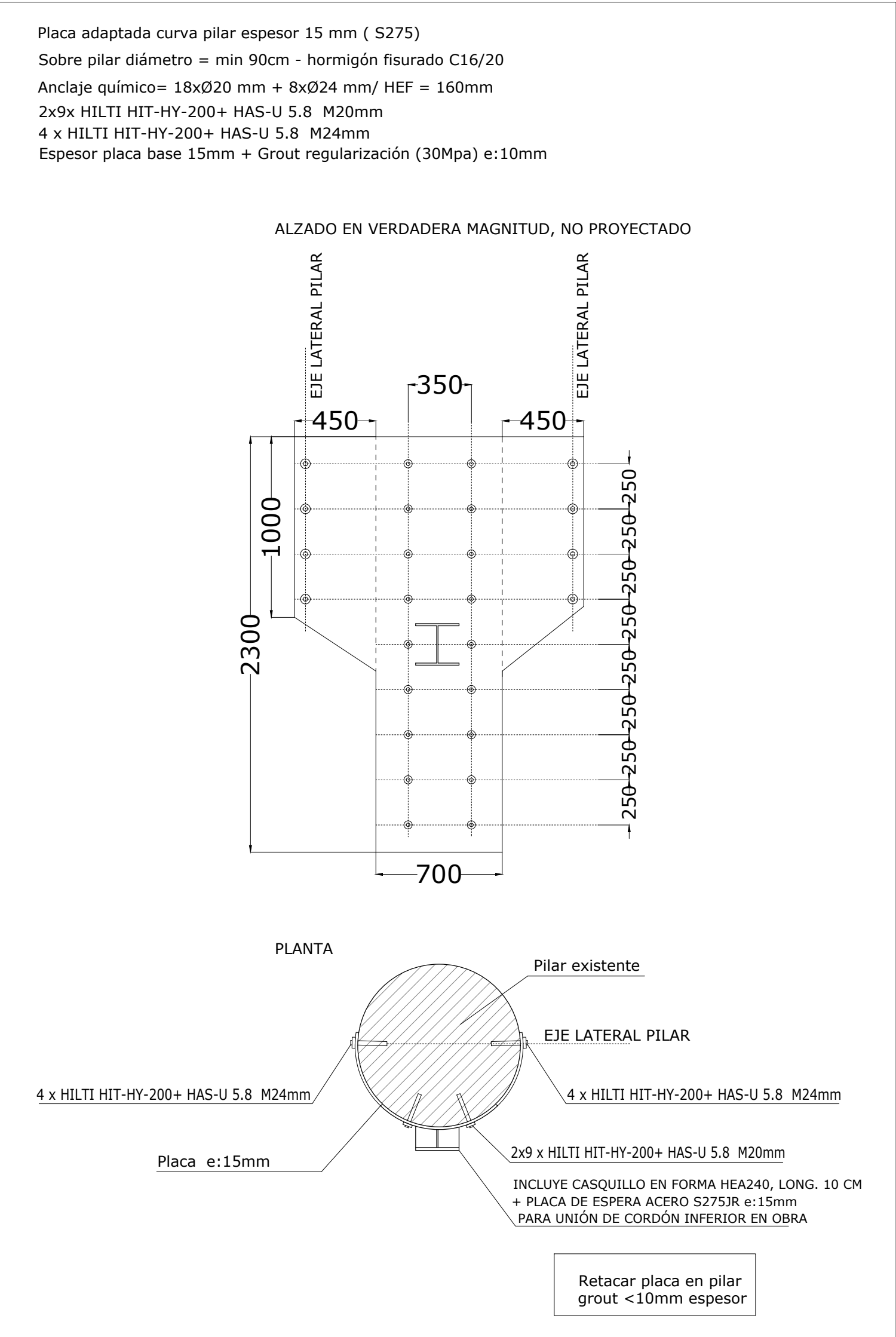


CARGAS	SOBRECARGA DE USO	ACABADOS	NIEVE	VIENTO
CUBIERTA	0.40 KN/m2	0.25 KN/m2	0.30 KN/m2	Grado exposición III (Según CTE)

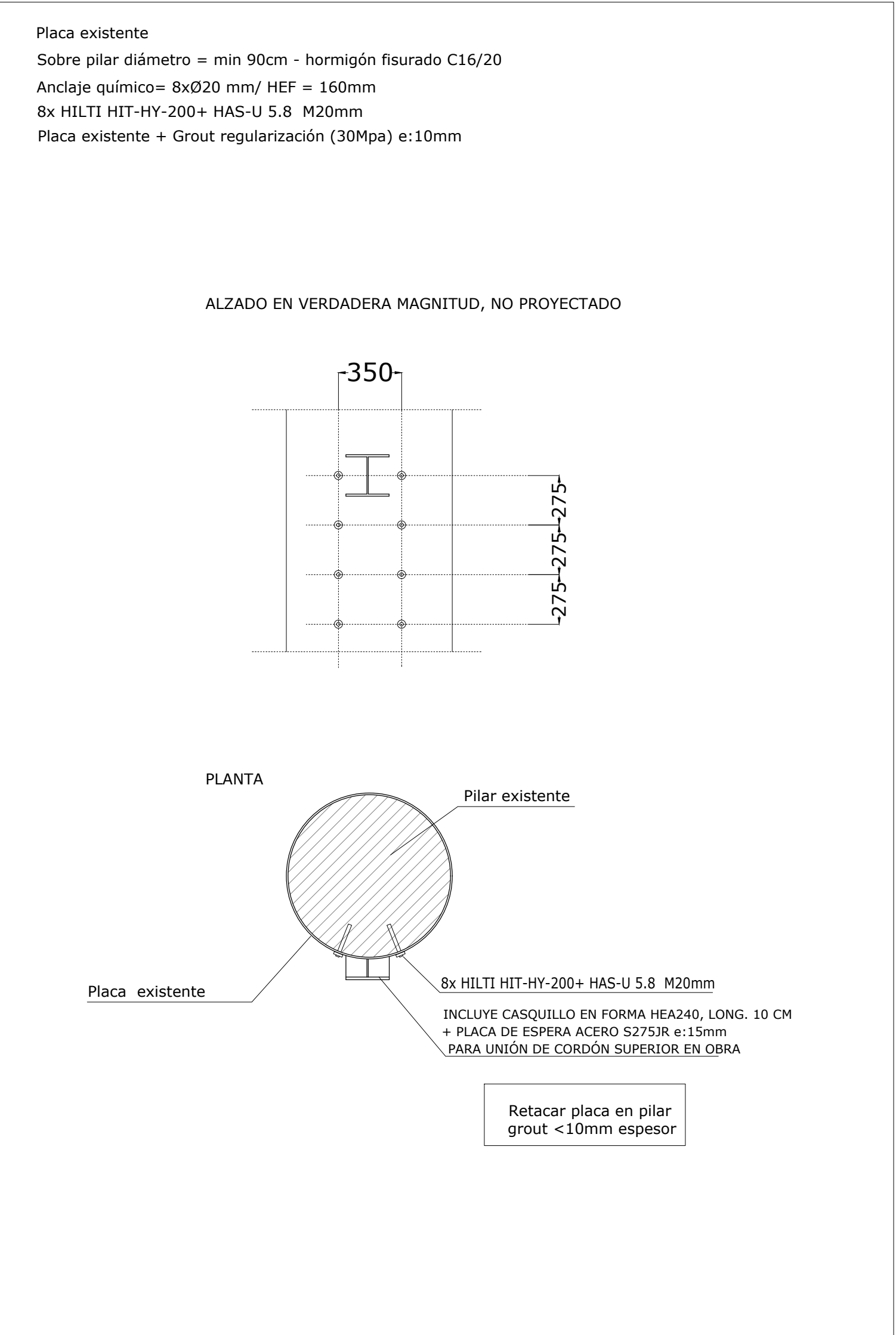
ACERO ESTRUCTURAL SEGÚN CTE-DB-SE-A						
DENOMINACIÓN	Tensión máxima característica	Tensión máxima de cálculo	Tensión máx. tang. ruptura (fyd 1.3)	Tensión última rotura	Coefficiente de Poisson	Densidad
S275 JR	275 N/mm2	261.9 N/mm2	151.21 N/mm2	430 N/mm2	0.3	7850 kg/m3

TODAS LAS MEDIDAS DEBERÁN SER COMPROBADAS EN OBRA

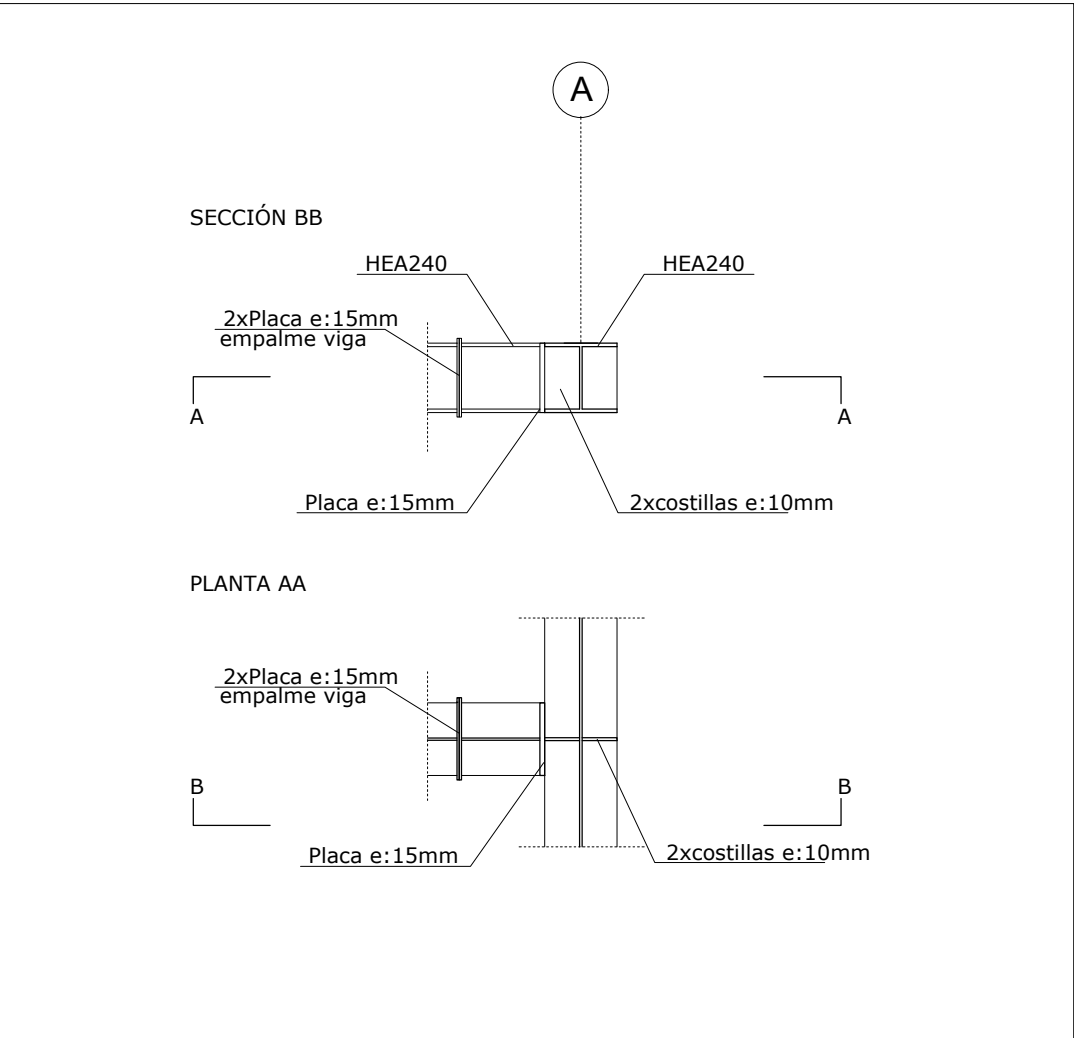
DETALLE ANCLAJE TIPO 1 CORDÓN INFERIOR CERCHA EN PILAR EXISTENTE E:1/25



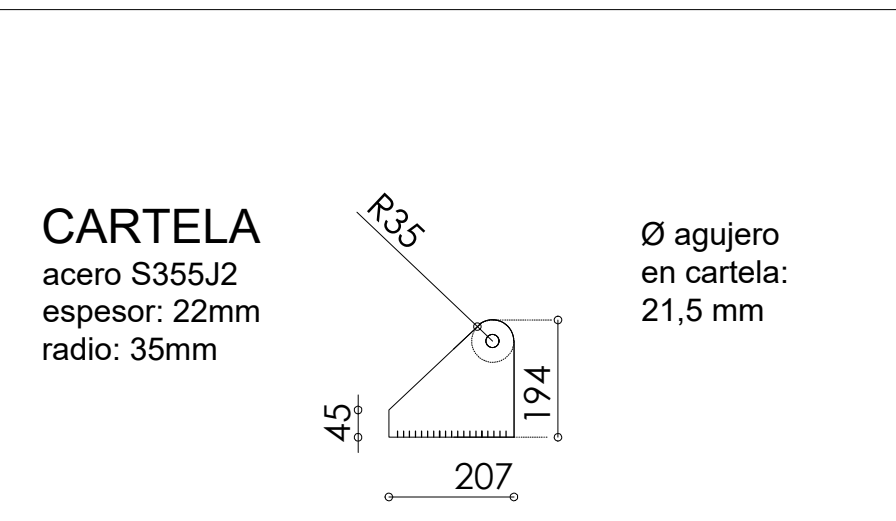
DETALLE ANCLAJE TIPO 2 CORDÓN SUPERIOR CERCHA EN PILAR EXISTENTE E:1/25



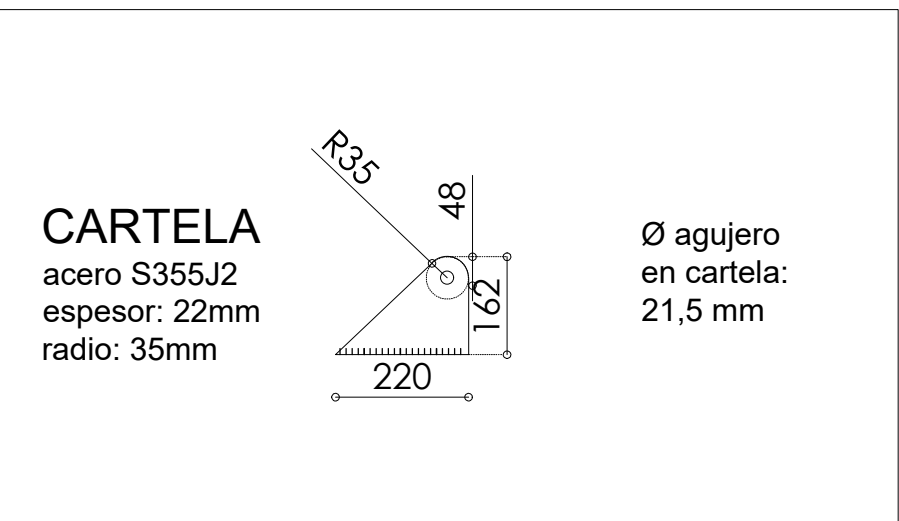
DETALLE UNIÓN TIPO 3 E:1/25



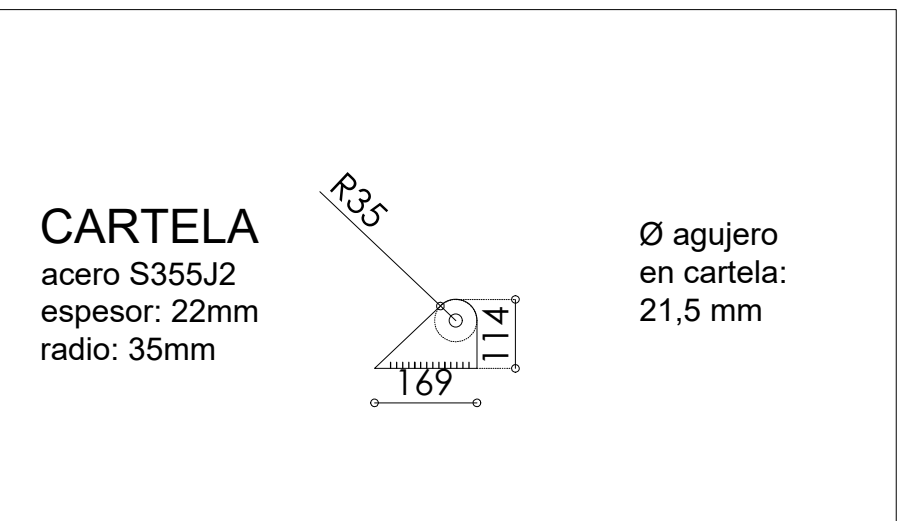
Detalle cartela tipo 1 tirante
Halfen Detan E Ø24 E:x4



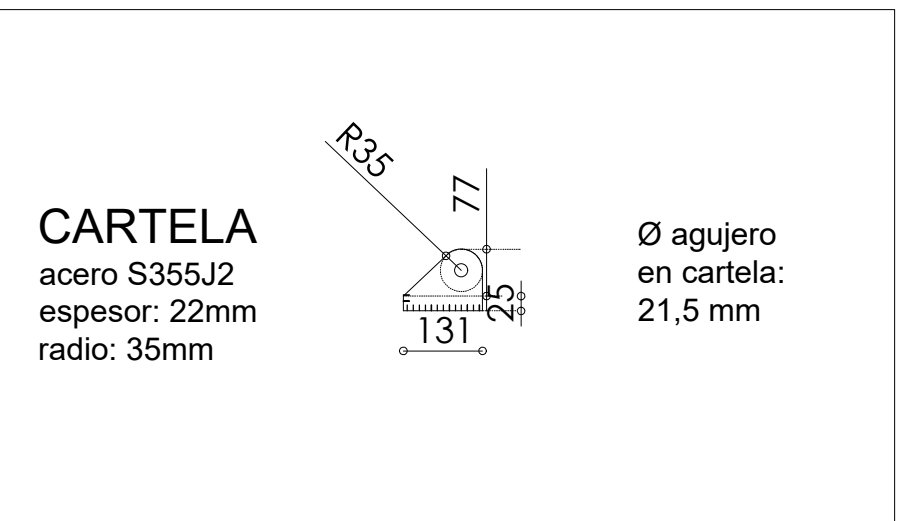
Detalle cartela tipo 2 tirante
Halfen Detan E Ø24 E:x4



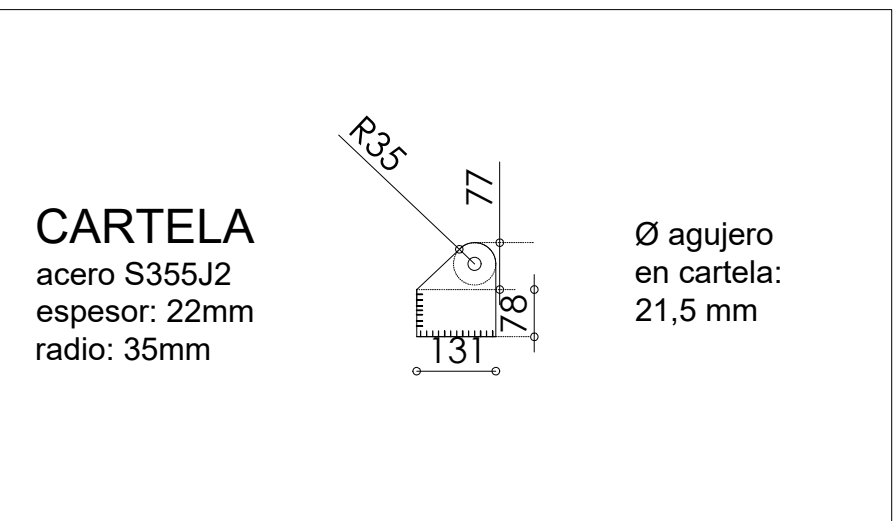
Detalle cartela tipo 3 tirante
Halfen Detan E Ø24 E:x4



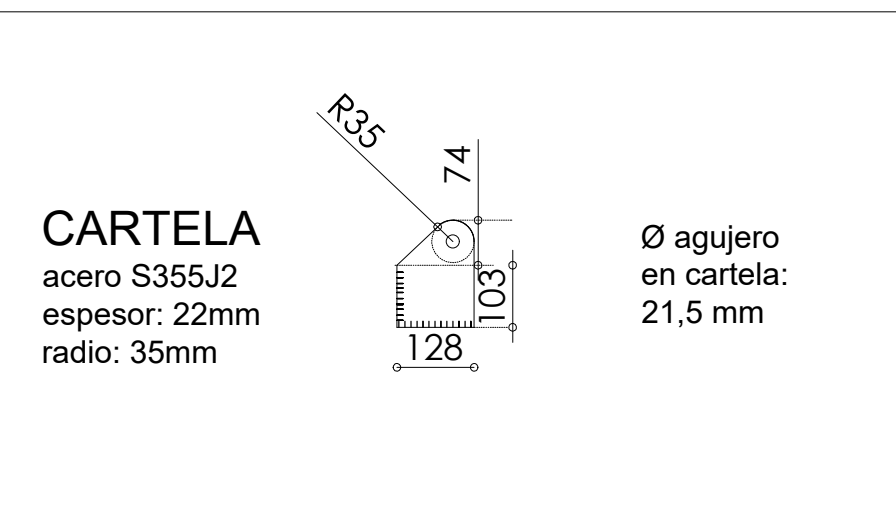
Detalle cartela tipo 4 tirante
Halfen Detan E Ø24 E:x4



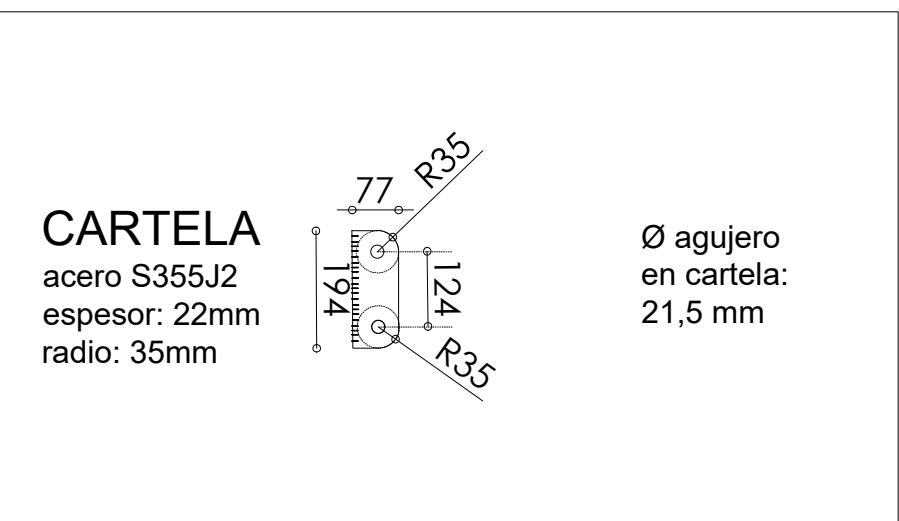
Detalle cartela tipo 5 tirante
Halfen Detan E Ø24 E:x4



Detalle cartela tipo 6 tirante
Halfen Detan E Ø24 E:x4



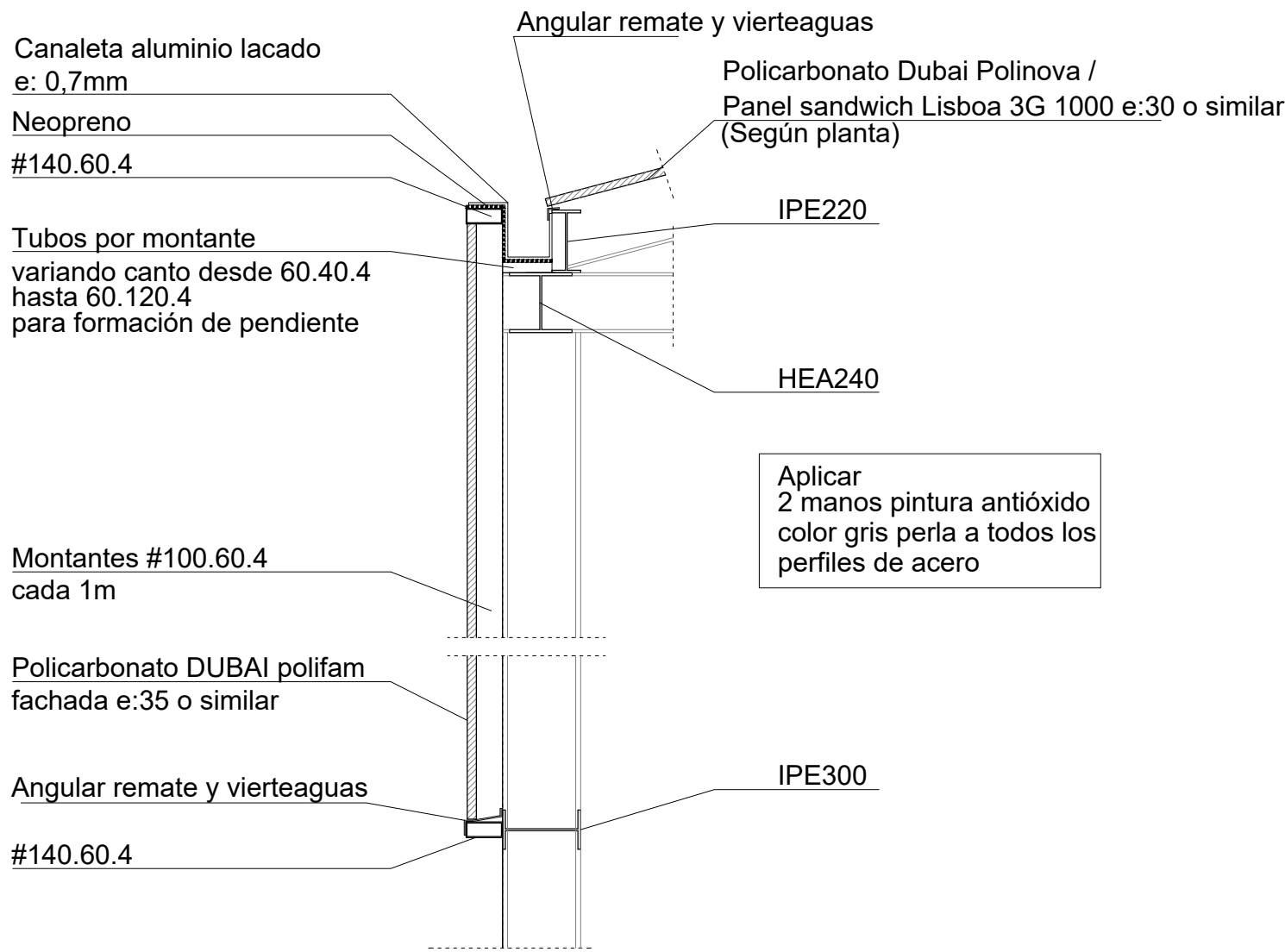
Detalle cartela tipo 7 tirante
Halfen Detan E Ø24 E:x4



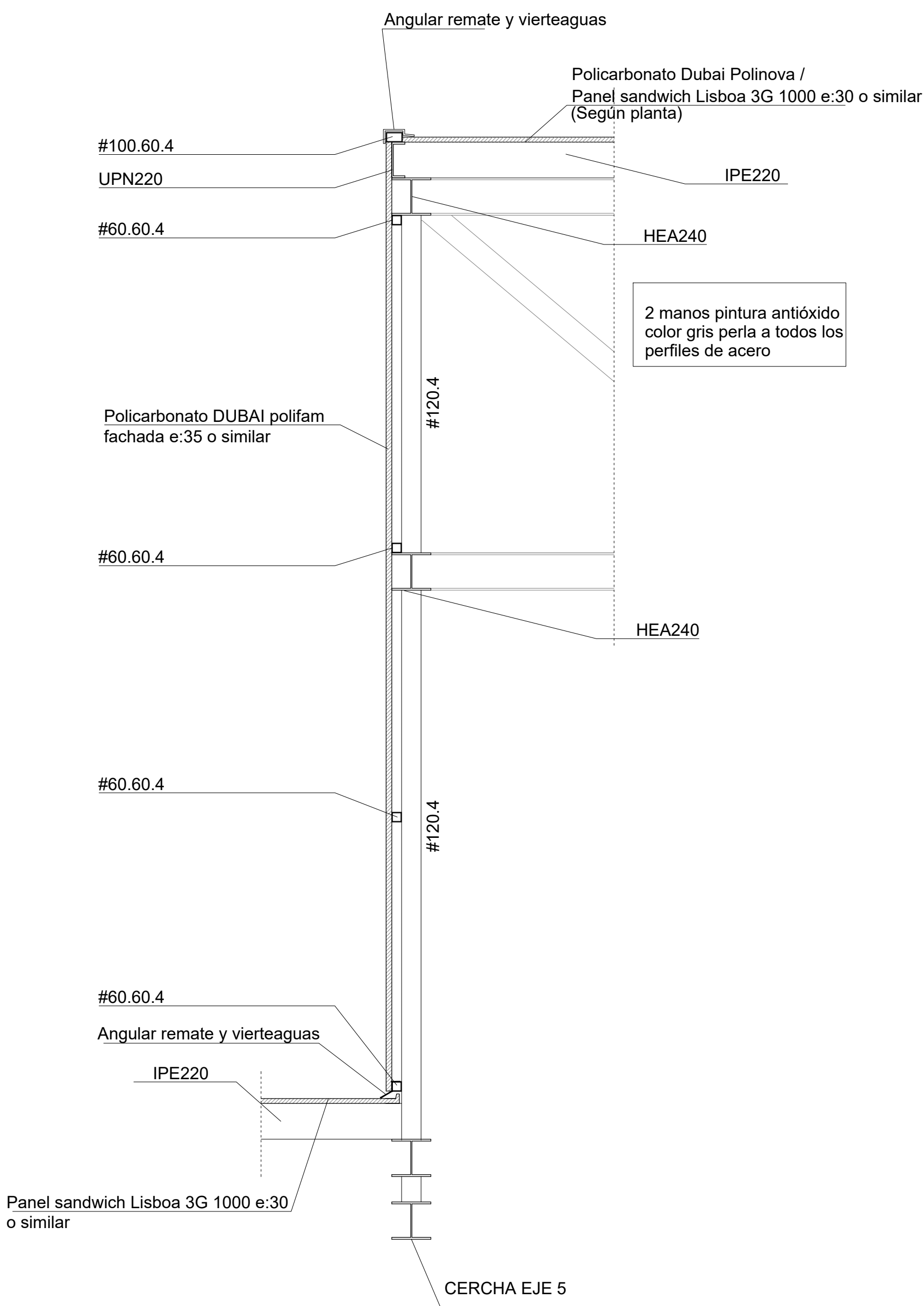
TODAS LAS MEDIDAS DEBERÁN SER
COMPROBADAS EN OBRA

ACERO ESTRUCTURAL SEGÚN CTE-DB-SE-A							
DENOMINACIÓN	Tensión máxima característica	Tensión máxima de cálculo	Tensión máx. tang. ruptura (fyd/1.35)	Tensión última rotura	Coefficiente de Poisson	Densidad	Coef. de seguridad del material
S275 JR	275 N/mm ²	261.9 N/mm ²	151.21 N/mm ²	430 N/mm ²	0.3	7850 kg/m ³	1.05

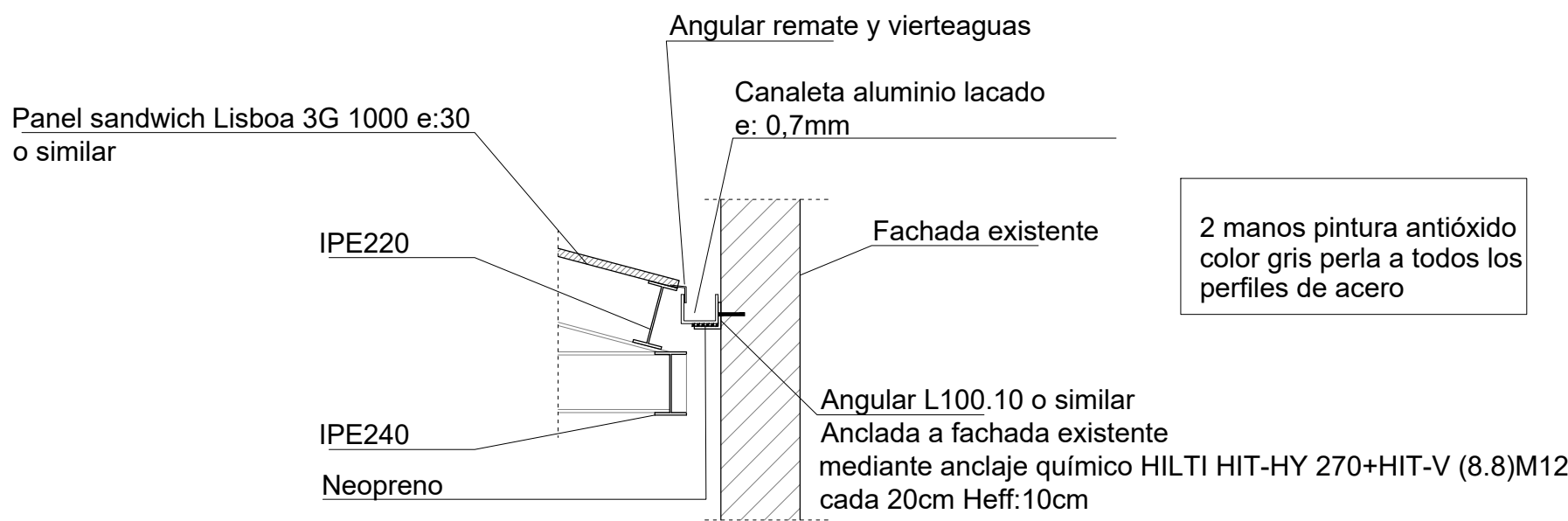
DETALLE FACHADA FRONTAL



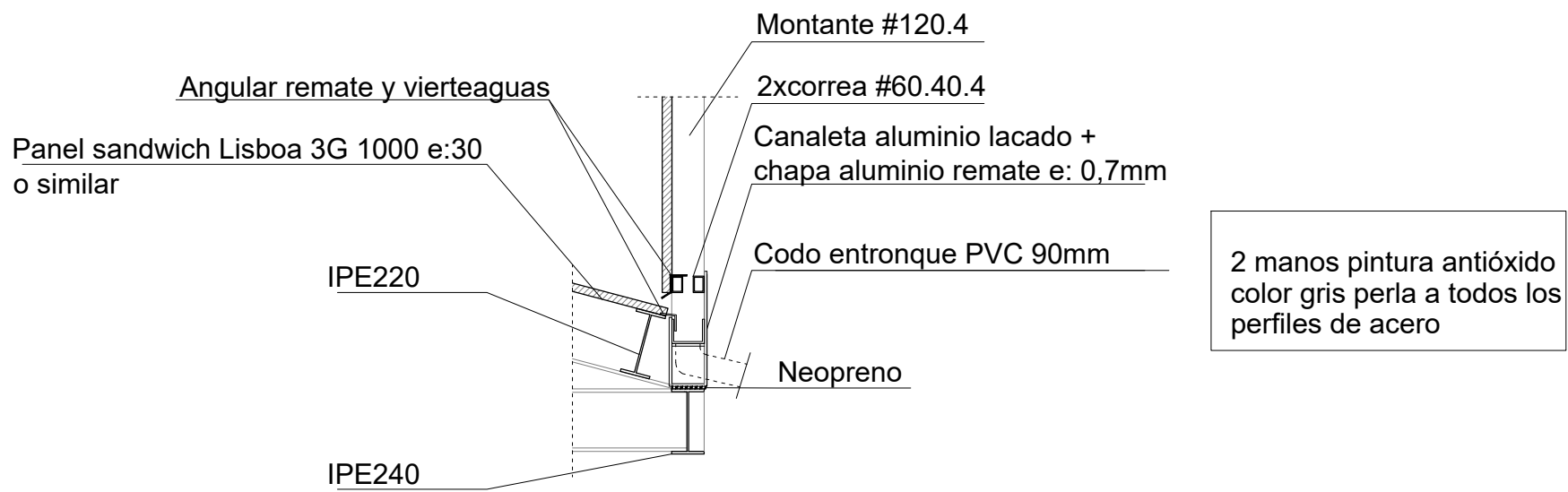
DETALLE FACHADA LATERAL



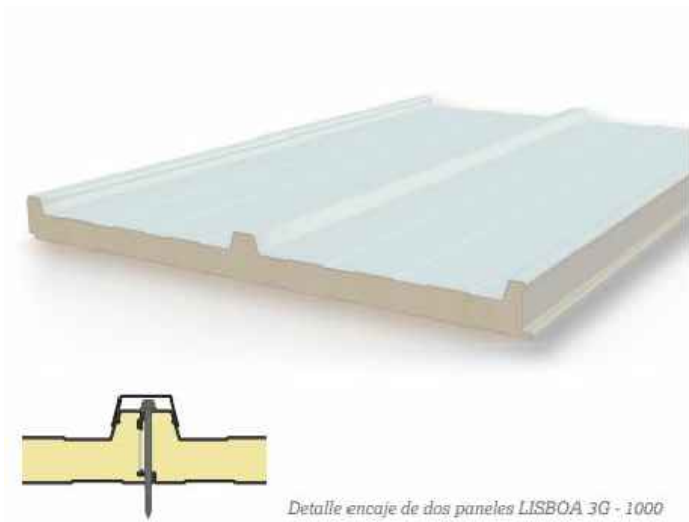
DETALLE ENCUENTRO CUBIERTA EJE 5-6 CON FACHADA EXISTENTE



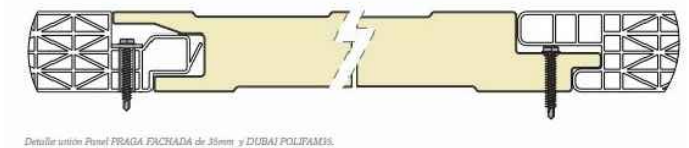
DETALLE CANALÓN CUBIERTA EJE 5-6 DONDE NO HAY FACHADA EXISTENTE



DETALLE ENCUENTRO PANEL SANDWICH CUBIERTA



DETALLE REMATE PANEL FACHADA



TODAS LAS MEDIDAS DEBERÁN SER COMPROBADAS EN OBRA

ACERO ESTRUCTURAL SEGÚN CTE-DB-SE-A							
DENOMINACIÓN	Tensión máxima característica	Tensión máxima de cálculo	Tensión máx. tang. ruptura (fyd/3)	Tensión última rotura	Coefficiente de Poisson	Densidad	Coef. de seguridad del material
S275 JR	275 N/mm ²	261,9 N/mm ²	151,21 N/mm ²	430 N/mm ²	0,3	7850 kg/m ³	1,05

Una vez ejecutada la cimentación, se comenzará el montaje de los pilares estructurales P7-P8-P9 para levantar las cerchas correspondiente a la cubierta de menor altura.

Antes de levantar la cerchas se colocará un apeo en punto señalado



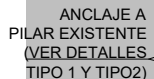
MONTAJE DE PILAR P5
EMPALME IN SITU DE CERCHA EJE 5 PARA SU LEVANTE
Y COLOCACIÓN DE MONTANTES



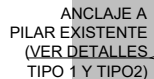
MONTAJE PILAR P4 Y VIGA HEA240 EN EJE A
EMPALME IN SITU DE CERCHA EJE 4 PARA SU LEVANTE
COLOCACIÓN DE APEO EN PUNTO SEÑALADO, MONTAJE DE CERCHAS Y
COLOCACIÓN HEA240 PARA CONSTRUCCIÓN CRUZ DE SAN ANDRÉS



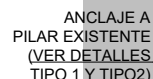
MONTAJE PILARES P3-P2 Y VIGA HEA240 EN EJE A
EMPALME IN SITU DE CERCHA DE PÓRICO 1 PARA SU LEVANTE
COLOCACIÓN DE APEO EN PUNTO SEÑALADO
Y MONTAJE DE CERCAS



MONTAJE PILARES P1-P6 Y VIGA HEA240 EN EJE A
EMPALME IN SITU DE CERCHA DE EJE 1 PARA SU LEVANTE
COLOCACIÓN DE APEO EN PUNTO SEÑALADO
Y MONTAJE DE CERCHAS



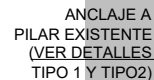
COLOCACIÓN VIGAS HEA 240



COLOCACIÓN TIRANTES EN CUBIERTA



COLOCACIÓN DE CORREAS IPE220 EN CUBIERTA Y COLOCACIÓN DE PERFILES EN FACHADA FRONTAL
LENVANTE DE PÓRTICO ATIRANTADO (VER DETALLE PÓRTICO 2) Y COLOCAR TORNAPUNTAS SEÑALADAS

ACERO ESTRUCTURAL SEGÚN CTE-DB-SE-A

