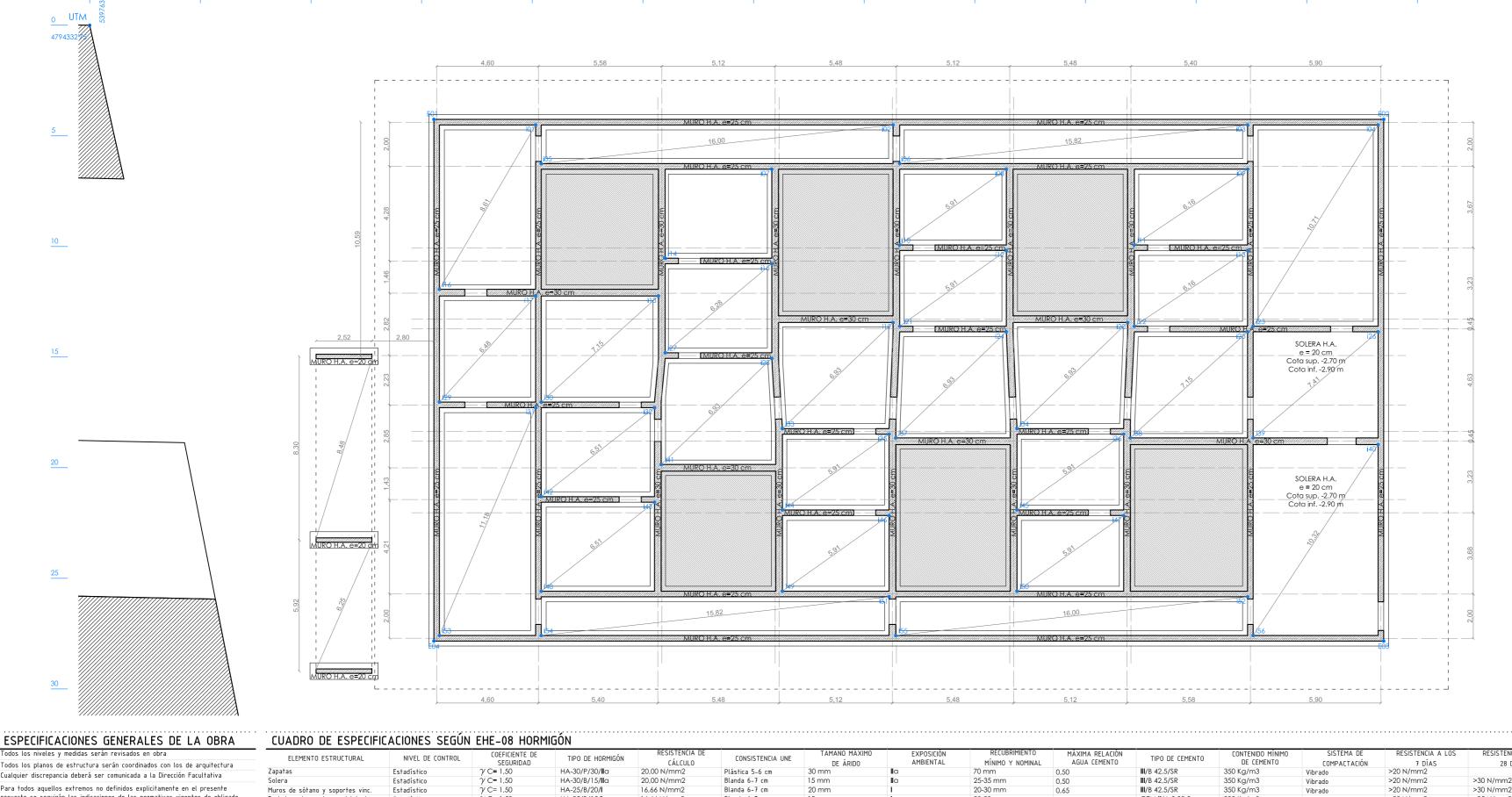
ESTRUCTURA // Índice de planos

E001 // REPLANTEO	1/150
E002 // EXCAVACION	1/150
E003 // ESTRUCTURA DE HORMIGON	SIN ESC.
E004 // CIMENTACION	1/150
E005 // FORJADO SANITARIO REF. LONG, SUP	1/150
E006 // FORJADO SANITARIO REF. TRANSV, SUP	1/150
E007 // FORJADO CUBIERTA REF. LONG. SUP	1/150
E008 // FORJADO CUBIERTA REF. TRANSV, SUP	1/150
E009 // ARMADOS Y ENCOFRADOS	1/20
E010 // ESTRUCTURA DE MADERA	SIN ESC.
E011 // FORJADO CUBIERTA AULAS	1/150
E012 // FORJADO CUBIERTA TALLER	1/150

E000 SIN ESC. ESTRUCTURA // Índice de planos

ESCUELA INFANTIL EN ARTEIXO





Todos los planos de estructura serán coordinados con los de arquitectura Cualquier discrepancia deberá ser comunicada a la Dirección Facultativa

Para todos aquellos extremos no definidos explicitamente en el presente

ESPECIFICACIONES GENERALES CIMENTACIÓN

Las armaduras se apoyarán sobre separadores

El valor de la tensión admisible deberá ser confirmado previa ejecución de la cimentación con un estudio geotécnico realizado en la parcela para las cotas de ejecución previstas

Sobre el terreno se dispondrá hormigón pobre HM-15 de limpieza, con un espesor

El recubrimiento de las armaduras no será inferior a 5cm

COMBING BE ESTEEM		בווב סס ווסו												
ELEMENTO ESTRUCTURAL	NIVEL DE CONTROL	COEFICIENTE DE SEGURIDAD	TIPO DE HORMIGÓN	RESISTENCIA DE CÁLCULO	CONSISTENCIA UNE	TAMAÑO MÁXIMO DE ÁRIDO	EXPOSICIÓN AMBIENTAL	RECUBRIMIENTO MÍNIMO Y NOMINAL	MÁXIMA RELACIÓN AGUA CEMENTO	TIPO DE CEMENTO	CONTENIDO MÍNIMO DE CEMENTO	SISTEMA DE COMPACTACIÓN	RESISTENCIA A LOS 7 DÍAS	RESISTENCIA A LOS 28 DÍAS
Zapatas	Estadístico	γ C= 1,50	HA-30/P/30/ II a	20,00 N/mm2	Plástica 5-6 cm	30 mm	l la	70 mm	0,50	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	
Solera	Estadístico	γ C= 1,50	HA-30/B/15/ II a	20,00 N/mm2	Blanda 6-7 cm	15 mm	l la	25-35 mm	0,50	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	>30 N/mm2
Muros de sótano y soportes vinc.	Estadístico	γ C= 1,50	HA-25/B/20/I	16,66 N/mm2	Blanda 6-7 cm	20 mm	I	20-30 mm	0,65	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	>30 N/mm2
Forjados, vigas y losas al interior	Estadístico	γ C= 1,50	HA-25/B/15/I	16,66 N/mm2	Blanda 6-7 cm	15 mm	I	20-30 mm	0,65	CEM II/A-S 32,5	300 Kg/m3	Vibrado	>23 N/mm2	>35 N/mm2
Conficientes parciales de cogunidad o	para las accionos. Porm	appointed VC=150	Pormanontos do valor no s	onstanto VC-160	Variables 2/C=160									

CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN EHE-08 ACERO

firmado previa ejecución de la en la parcela para las cotas de	ELEMENTO ESTRUCTURAL	NIVEL DE CONTROL	COEFICIENTE DE SEGURIDAD	TIPO DE ACERO	RESISTENCIA DE CÁLCULO
	Zapatas	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
HM–15 de limpieza, con un espesor	Solera	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
	Muros de sótano y soportes vinc.	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
rior a 5cm	Forjados, vigas y losas al interior	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
	El acero está garantizado por la marca AENO	IR			

CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN CTE SE-M (Anejo E) MADERA LAMINADA

ESPECIE ARBÓREA	CLASE RESISTENTE	RESISTENCIA A FLEXIÓN	RESISTENCIA TRACCIÓN PARALELA	RESISTENCIA TRACCIÓN NORMAL	RESISTENCIA COMPRESIÓN PARALELA	RESISTENCIA COMPRESIÓN NORMAL	RESISTENCIA A CORTANTE	MÓDULO ELASTICIDAD PARALELO	MÓDULO ELASTICIDAD PERCENTIL	MÓDULO EL. PERPENDICULAR MEDIO	MÓDULO TRANSVERSAL MEDIO	DENSIDAD CARACTERÍSTICA
Abeto de Suecia	GL28h	28 N/mm2	19'5N/mm2	0.45N/mm2	26.5N/mm2	3'0N/mm2	3'2N/mm2	12'6KN/mm2	10'2KN/mm2	0'42KN/mm2	0'78KN/mm2	410Kg/m3
Abeto de Suecia	GL32h	32 N/mm2	22'5N/mm2	0.50N/mm2	29N/mm2	3'3N/mm2	3'8N/mm2	13'7KN/mm2	11'1KN/mm2	0'46KN/mm2	0'85KN/mm2	430Kg/m3
Fahricada sonún IIN	F_396 nenada con	rolas do rosorrio	a homologadas nor	OTTO GRAF INSTIT	III tratada con n	rotección fundo-in	secticida nara la c	lace de riecon l				

COORDENADAS REPLANTEO

////// <i>?</i> #####//////////////////////////	41111111111111111111111111111111111111	'/////////////////////////////////////	<i>'////////////////////////////////////</i>
<i>'///////\$</i> \$\$///////////////////////////	15.55	-4.25	-3.35
/////// / \$\$ % ///////////////	58.47	-4.25	-3.35
'//////\$\$\$///////	58.47	-27.83	-3.35
'////// / \$\$\\$////////	15.55	-27.83	-3.35
~///////XOX//////////	20.15	-4.50	-3.35
		-4.50	-3.35
/////// <i>//////////////////////////////</i>	36.30		
///////XXX////////////////////////////	52.32	-4.50	-3.35
'/////////////////////////////////////	58.22	-4.50	-3.35
//////// /////////////////////////////	20.40	-6.25	-3.35
<i>'' </i>	36.60	-6.25	-3.35
'/////////////////////////////////////	30.82	-6.50	-3.35
///////////////////////////////////////	41.42	-6.50	-3.35
///////XXV////////////////////////////	52.32	-6.50	-3.35
·/////////////////////////////////////	36.60	-9.92	-3.35
<i>~///////888///////////////////////////</i>	47.20	-9.92	-3.35
/////// <i>//////////////////////////////</i>	41.42	-10.17	-3.35
////////XXX///////////////////////////	52.32	-10.17	-3.35
~/////// <i>\$</i> \$\$	26.00	-10.52	-3.35
///////////////////////////////////////	30.82	-10.77	-3.35
///////////////////////////////////////	15.80	-11.93	-3.35
'////// <i>XX</i>	20.15	-12.23	-3.35
		-12.23	-3.35
//////////////////////////////////////	25.70		
///////XXX////////////////////////////	36.30	-13.43	-3.35
'/////// /////////////////////////////	46.90	-13.43	-3.35
/////// //////////////////////////////	36.60	-13.60	-3.35
<i>~///////8</i> 22////////////////////////////	47.20	-13.60	-3.35
'/////// /////////////////////////////	52.57	-13.60	-3.35
'///////X4\$///////////	41.42	-13.85	-3.35
1//////////////////////////////////////	52.32	-13.85	-3.35
'/////// \$28 //////////	58.22	-13.85	-3.35
`!!!!!!! !\$\$	26.00	-14.80	-3.35
////// <i>///////////////////////////////</i>	32.82	-15.05	-3.35
'/////// XX ////////////////////////////	15.80	-17.03	-3.35
/////// //////////////////////////////	20.40	-17.03	-3.35
~/////// /3 8/////////////	20.15	-17.28	-3.35
///////////////////////////////////////	25.52	-17.28	-3.35
1//////////////////////////////////////	31.30	-18.23	-3.35
'///////X84//////////	41.90	-18.23	-3.35
/////// <i>8</i> \$/////////	36.12	-18.48	-3.35
	46.72	-18.48	-3.35
//////// /////////////////////////////			
'////// /XX //////////////	36.42	-18.65	-3.35
////// ///////////////////////////////	47.02	-18.65	-3.35
/////// <i>//////////////////////////////</i>	52.57	-18.65	-3.35
'///////XA\$////////////	58.22	-18.95	-3.35
'//////// ////////////////////////////	25.82	-19.85	-3.35
//////// /////////////////////////////	20.40	-21.30	-3.35
'//////XAX////////////	25.52	-21.55	-3.35
'///////X44\/////////	31.30	-21.90	-3.35
	41.90	-21.90	-3.35
///////XAB/////////////////////////////	36.12	-22.15	-3.35
'//////XMT//////////////////////////////	46.72	-22.15	-3.35
'/////// X48 //////////	20.40	-25.58	-3.35
//////// X \$\$///////////////////////////	31.30	-25.58	-3.35
/////// //5 8///////////////////////////	41.90	-25.58	-3.35
'///////\$\$X/////////	36.12	-25.83	-3.35
///////////////////////////////////////	52.32	-25.83	-3.35
'////// <i>\$</i> \$\$/////////	15.80	-27'48	-3.35
~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~	20.40	-27'48	-3.35
/////// <i> </i> \$\$////////////////////////////	36.42	-27'48	-3.35
/////// <i>//////////////////////////////</i>	52.57	-27'48	-3.35

Origen // El origen del replanteo se ha establecido en el punto 0 (UTM = 539763.18 ; 4794332.95)

La cota del punto 0 (0,0,0) corresponde a la cota de la acera de la calle superior, equivalente a la cota +0.75 m del proyecto y 24.50 m de altimetría

#### CUADRO DE RECUBRIMIENTOS MÍNIMOS SEGÚN EHE-08

Clase de exposición	Tipo de cemento	Mesistellicia cai actel istica del	viua urit uet p	royetro (arios)
crase de exposición	ripo de cemento	hormigón (N/mm2)	50	100
	Cualquiera	fck ≥ 25	15	25
	CEM1	25 ≤ fck < 40	15	25
lla		fck ≥ 40	10	20
IId	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	20	30
	el caso de empleo de aditivos	fck ≥ 40	15	25
	CEM1	25 ≤ fck < 40	20	30
IIb		fck ≥ 40	15	25
IIU	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	25	35
	el caso de empleo de aditivos	fck≥40		30

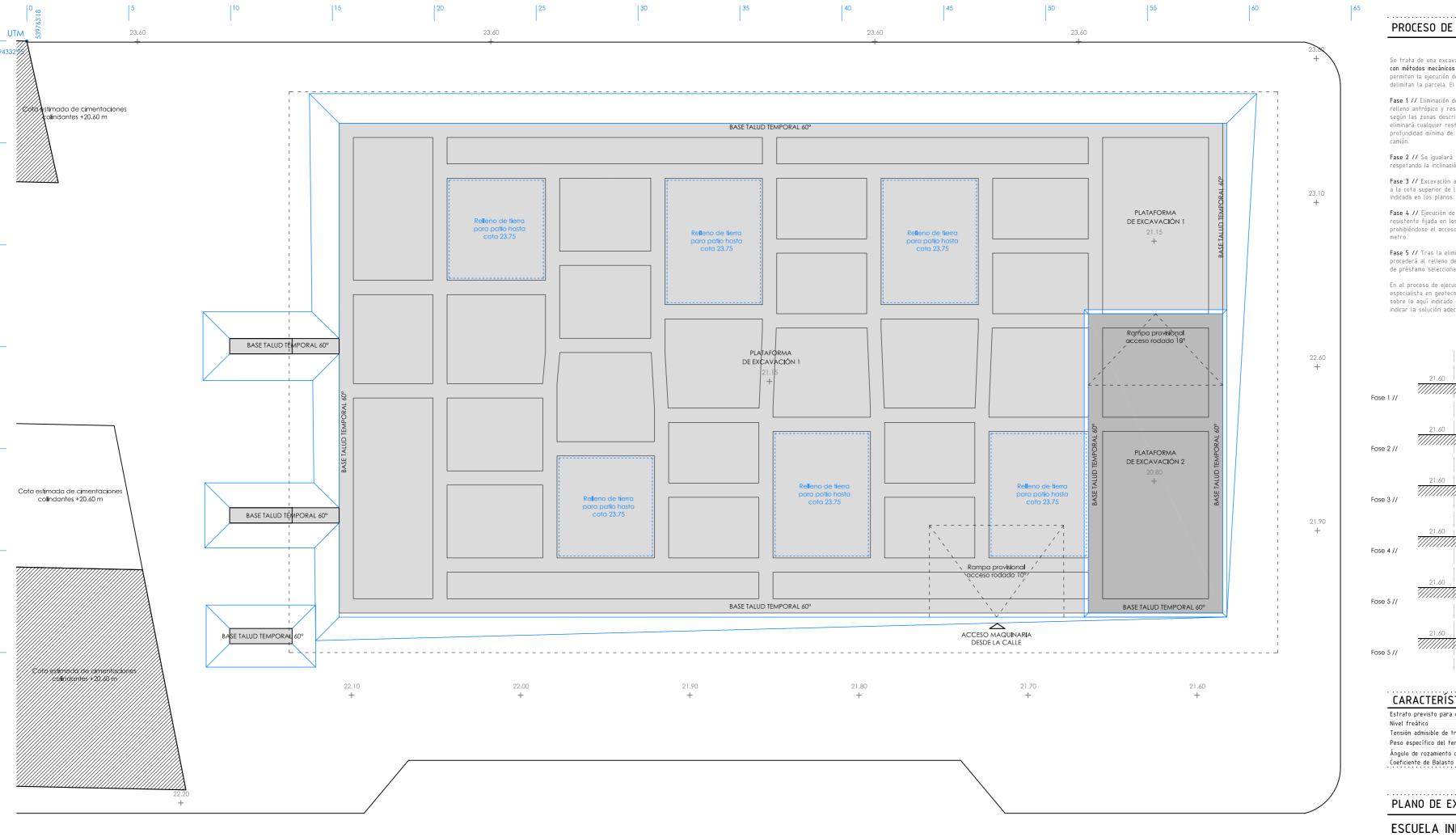
#### PLANO DE REPLANTEO

ESC. 1/150

# ESCUELA INFANTIL EN ARTEIXO

ALUM. HUGO MALVAR ALVAREZ TUT. ENRIQUE BLANCO LORENZO





#### PROCESO DE EXCAVACIÓN

Se trata de una excavación en un terreno fácilmente excavable, hasta la profundidad prevista, con métodos mecánicos convencionales. La posición de los límites que condicionan la excavación permiten la ejecución de taludes en todo el perímetro de la obra sin alterar las aceras que delimitan la parcela. El proceso constará de cinco fases:

Fase 1 // Eliminación de la tierra vegetal y los posibles restos de antiguas construcciones, relleno antrópico y restos que puedan quedar del nivel superficial. La excavación se ejecuta según las zonas descritas en los planos y las órdenes que dirección de obra dé para ello. Se eliminará cualquier resto de tierra vegetal, desbroce y limpieza del terreno, hasta una profundidad mínima de 25cm, con medios mecánicos retirando los materiales excavados y carga a

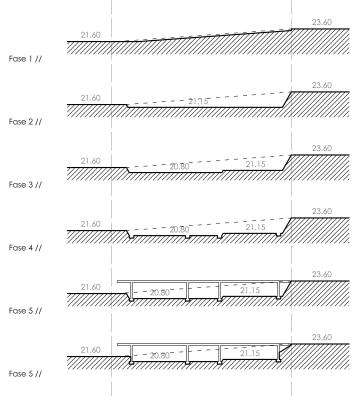
Fase 2 // Se igualará toda la superficie correspondiente a la plataforma de excavación 1 (+21.15) respetando la inclinación de seguridad de los taludes indicada en los planos.

Fase 3 // Excavación a cielo abierto hasta la plataforma de excavación 2 (+20.80) correspondiente a la cota superior de las zapatas. Se respetará la inclinación de seguridad de los taludes

Fase 4 // Ejecución de zanjas y pozos de cimentación mediante martillo picador hasta la cota resistente fijada en los planos de cimentación. Se utilizarán los entibados necesarios en su caso, prohibiéndose el acceso de los operarios a todos aquellos pozos cuya profundidad supere un

Fase 5 // Tras la eliminación de las rampas provisionales y la ejecución del forjado sanitario se procederá al relleno de las zonas circundantes del edificio hasta las cotas previstas con tierras de préstamo seleccionadas, compactando en tongadas de 30cm.

En el proceso de ejecución de las excavaciones se contará con el asesoramiento de un especialista en geotecnia y cimentaciones de la casa de control de calidad. Cualquier variación sobre lo aquí indicado o contratiempo no previsto se comunicará a la dirección facultativa para indicar la solución adecuada, paralizándose los trabajos afectados por dicha anomalía.



#### CARACTERÍSTICAS DEL TERRENO

strato previsto para cimentar	Suelo de alteración gneis GA V-IV
ivel freático	Inexistente
ensión admisible de trabajo para zonas de sótano	400 kPa
eso específico del terreno	1'4 - 1'8 t/m³
ngulo de rozamiento del terreno	φ=35°
oeficiente de Balasto	16 Kg/cm³

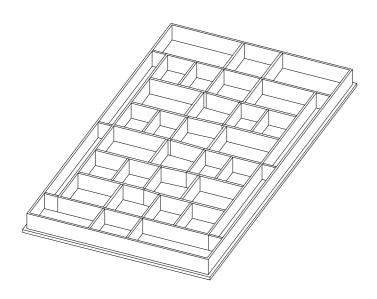
# PLANO DE EXCAVACIÓN

# ESCUELA INFANTIL EN ARTEIXO

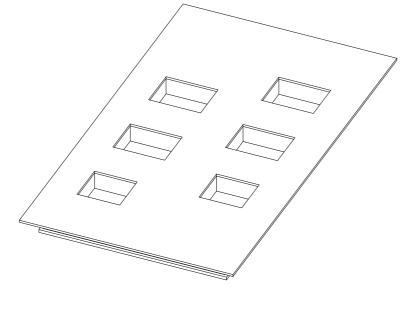
ALUM. HUGO MALVAR ALVAREZ TUT. ENRIQUE BLANCO LORENZO



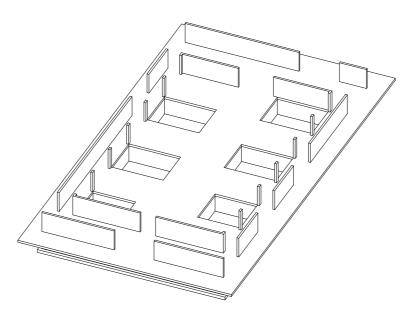
ESC. 1/150



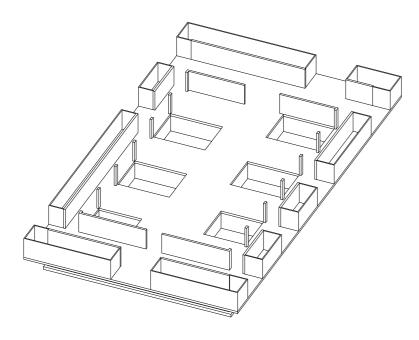
Paso 1 // Ejecución de cimentación



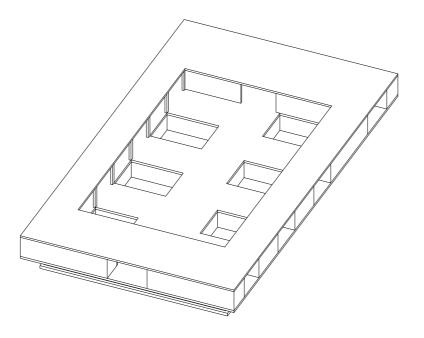
Paso 2 // Ejecución forjado sanitario



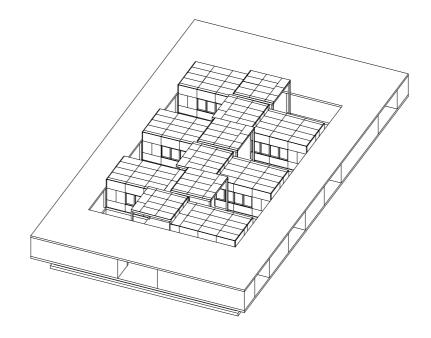
Paso 3 // Ejecución muros estructurales



Paso 4 // Ejecución muros cerramiento



Paso 5 // Ejecución forjado cubierta



Paso 6 // Montaje estructura de madera (E010)

Todos los planos de estructura serán coordinados con los de arquitectura

Cualquier discrepancia deberá ser comunicada a la Dirección Facultativa

Para todos aquellos extremos no definidos explicitamente en el presente

#### ESPECIFICACIONES GENERALES CIMENTACIÓN

El valor de la tensión admisible deberá ser confirmado previa ejecución de la cimentación con un estudio geotécnico realizado en la parcela para las cotas de

Sobre el terreno se dispondrá hormigón pobre HM-15 de limpieza, con un espesor

El recubrimiento de las armaduras no será inferior a 5cm Las armaduras se apoyarán sobre separadores

#### CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN FHE-08 HORMIGÓN

ELEMENTO ESTRUCTURAL	NIVEL DE CONTROL	COEFICIENTE DE SEGURIDAD	TIPO DE HORMIGÓN	RESISTENCIA DE CÁLCULO	CONSISTENCIA UNE	TAMAÑO MÁXIMO DE ÁRIDO	EXPOSICIÓN AMBIENTAL	RECUBRIMIENTO MÍNIMO Y NOMINAL	MÁXIMA RELACIÓN AGUA CEMENTO	TIPO DE CEMENTO	CONTENIDO MÍNIMO DE CEMENTO	SISTEMA DE COMPACTACIÓN	RESISTENCIA A LOS 7 DÍAS	RESISTENCIA A LOS 28 DÍAS
Zapatas	Estadístico	$\gamma$ C= 1,50	HA-30/P/30/ <b>I</b> la	20,00 N/mm2	Plástica 5-6 cm	30 mm	<b>l</b> la	70 mm	0,50	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	
Solera	Estadístico	γ C= 1,50	HA-30/B/15/ <b>II</b> a	20,00 N/mm2	Blanda 6-7 cm	15 mm	<b>l</b> la	25-35 mm	0,50	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	>30 N/mm2
Muros de sótano y soportes vinc.	Estadístico	γ C= 1,50	HA-25/B/20/I	16,66 N/mm2	Blanda 6-7 cm	20 mm	I	20-30 mm	0,65	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	>30 N/mm2
Forjados, vigas y losas al interior	Estadístico	γ C= 1,50	HA-25/B/15/I	16,66 N/mm2	Blanda 6-7 cm	15 mm	I	20-30 mm	0,65	CEM II/A-S 32,5	300 Kg/m3	Vibrado	>23 N/mm2	>35 N/mm2
Confirmation partiales de conscience Permanentes VC-150 Permanentes de valor de constante VC-160 Variables VC-160														

#### CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN EHE-08 ACERO

do previa ejecución de la a parcela para las cotas de	ELEMENTO ESTRUCTURAL	NIVEL DE CONTROL	COEFICIENTE DE SEGURIDAD	TIPO DE ACERO	RESISTENCIA DE CÁLCULO
	Zapatas	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
de limpieza, con un espesor	Solera	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
	Muros de sótano y soportes vinc.	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
5cm	Forjados, vigas y losas al interior	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
	El acero está garantizado por la marca Al	ENOR			

#### CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN CTE SE-M (Anejo E) MADERA LAMINADA

ESPECIE ARBÓREA	CLASE RESISTENTE	RESISTENCIA A FLEXIÓN	RESISTENCIA TRACCIÓN PARALELA	RESISTENCIA TRACCIÓN NORMAL	RESISTENCIA COMPRESIÓN PARALELA	RESISTENCIA COMPRESIÓN NORMAL	RESISTENCIA A CORTANTE	MÓDULO ELASTICIDAD PARALELO	MÓDULO ELASTICIDAD PERCENTIL	MÓDULO EL. PERPENDICULAR MEDIO	MÓDULO TRANSVERSAL MEDIO	DENSIDAD CARACTERÍSTICA
Abeto de Suecia	GL28h	28 N/mm2	19'5N/mm2	0.45N/mm2	26.5N/mm2	3'0N/mm2	3'2N/mm2	12'6KN/mm2	10'2KN/mm2	0'42KN/mm2	0'78KN/mm2	410Kg/m3
Abeto de Suecia	GL32h	32 N/mm2	22'5N/mm2	0.50N/mm2	29N/mm2	3'3N/mm2	3'8N/mm2	13'7KN/mm2	11'1KN/mm2	0'46KN/mm2	0'85KN/mm2	430Kg/m3
Fabricada según UN	E–396, pegada con	colas de resorcin	a homologadas por	OTTO GRAF INSTIT	「UT, tratada con p	rotección fungo-in	secticida para la c	lase de riesgo I				

### PROCESO DE EJECUCIÓN// Estructura hormigón

La estructura del edificio constará dedos partes claramente diferenciadas: una parte de hormigón exterior para acoger las zonas más públicas del edificio y las estancias del personal y una zona interior con estructura de madera para las aulas

Paso 1 // Ejecución de cimentación // En la primera fase, inmediatamente posterior a la finalización del proceso de excavación, se procederá a la ejecución de todos los elementos de cimentación y al levantamiento de los

Paso 2 // Ejecución forjado sanitario // Atendiendo a los criterios en las plantas de estructura E005 y E006 se procederá a la ejecución del forjado sanitario, prestando especial atención a la correcta ejecución de los pasos de instalaciones indicados en planos de planta

Paso 3 // Ejecución muros estructurales // Inmediatamente después se procederá a la ejecución de los muros estructurales, atendiendo a lo representado en los planos E005 y E006. Los armados y los criterios de encofrado para los muros vistos se harán de acuerdo a lo expuesto en el

Paso 4 // Ejecución muros cerramiento // Para dar una apariencia continua y masiva hacia el interior se ejecutarán unos muros de cerramiento de e=12 cm armados con un mallazo centrado de 20x20x8 respetando los recubrimientos asignados al resto de la estructura

Paso 5 // Ejecución losa cubierta // Atendiendo a los criterios en las plantas de estructura E007 y E008 se procederá a la ejecución del forjado de cubierta, prestando especial atención a la correcta ejecución de los pasos de instalaciones indicados en planos de planta

Paso 6 // Montaje estructura madera // Finalizada la estructura de hormigón armado se procederá al montaje de la estructura interior de madera siguiendo los pasos orientativos expuestos en E010 y los características de los elementos desarrollados en los planos E011 y E012

Estos pasos sólo son un apunte orientativo para facilitar la comprensión del sistema estructural del edificio. El proceso final de ejecución de la estructura podrá estar sujeto a cambios que mejoren el itinerario expuesto previa aceptación de la Dirección Facultativa

#### CUADRO DE ESTIMACIÓN DE ACCIONES SEGÚN CTE SE-AE

Descripción	R. Acceso	Z. Pública	Z. Admin.	Forj. Cub.	Cub. madera
Categoría uso	C5	C5	В	G1	G1
Tipo de forjado	Losa H.A. e=20cm	Forj. unidir. e=30cm	Losa H.A. e=30cm	Losa H.A. e=25cm	P. Sandwich e=15.60cm
Peso propio	5'00kN/m²	3'91kN/m²	7′50kN/m²	6'25kN/m ²	1'40kN/m²
Acabados	0'50kN/m²	0′50kN/m²	0'50kN/m²	1'00kN/m²	I 4UKIN/III
Tabiquería		1′00kN/m²	1'00kN/m²		
Sobr. de uso	5'00kN/m²	5'00kN/m²	2'00kN/m²	1'00kN/m²	0'40kN/m²
Sobr. nieve	0'30kN/m²			0'30kN/m²	0'30kN/m²

#### CUADRO DE RECUBRIMIENTOS MÍNIMOS SEGÚN EHE-08

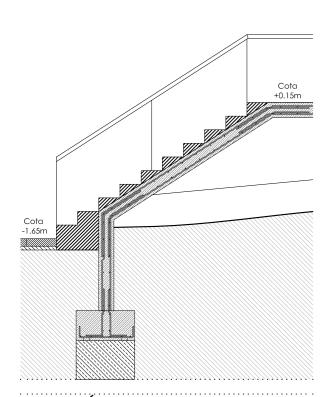
crase de exposicion	Tipo de cemento	hormigón (N/mm2)	50	100
	Cualquiera	fck ≥ 25	15	25
	CEM1	25 ≤ fck < 40	15	25
lla		fck ≥ 40	10	20
IId	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	20	30
	el caso de empleo de aditivos	fck ≥ 40	15	25
	CEM1	25 ≤ fck < 40	20	30
IIb	CEIII	fck ≥ 40	15	25
IID	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	25	35
	el caso de empleo de aditivos	fck > 40	20	30

ESTRUCTURA HORMIGÓN // Esquema

#### ESCUELA INFANTIL EN ARTEIXO ALUM. HUGO MALVAR ALVAREZ

TUT. ENRIQUE BLANCO LORENZO





#### CARACTERÍSTICAS DEL TERRENO

Resumen del estudio geotécnico realizado para Escola Infantil en Arteixo ref.07408/01. Para el dimensionado de zapatas y muros se tienen en cuenta los siguientes parámetros geotécnicos:

Estrato previsto para cimentar	Suelo de alteración gneis GA V-IV
Nivel freático	Inexistente
Tensión admisible de trabajo para zonas de s	ótano 400 kPa
Peso específico del terreno	1'4 - 1'8 t/m³
Ángulo de rozamiento del terreno	φ=35°
Coeficiente de Balasto	16 Kg/cm³

#### ESPECIFICACIONES HORMIGÓN ARMADO

as armaduras se apoyarán sobre separadores según norma EH.

Antes de hormigonar pilares y muros, limpiar junta de contacto con el cimiento Los solapes no indicados serán de 40 diámetros

Es indispensable colocar en obra los apeos convenientes hasta que el conjunto d la estructura sea estable a vuelco y deslizamiento

#### OTRAS ESPECIFICACIONES

noprago de	armaduras	Longirua de soi	ape en	arranqu	je de m	uros
Ø (mm)	r (cm) B-500-s	Armado	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25
d≤12	6d	Alliado	10 1Z	טו ש	20	823
12 <d≤16< td=""><td>8d</td><td>S/ Acciones din.</td><td>30cm</td><td>60cm</td><td>70cm</td><td>100cm</td></d≤16<>	8d	S/ Acciones din.	30cm	60cm	70cm	100cm
16 <d≤25< td=""><td>10 d</td><td>B-500-S</td><td>JULIII</td><td>OULIII</td><td>TULIII</td><td>IUULIII</td></d≤25<>	10 d	B-500-S	JULIII	OULIII	TULIII	IUULIII
*Valores d	le radio interiores					

#### ESPECIFICACIONES GENERALES DE LA OBRA

lodos los níveles y medidas serán revisados en obra

Todos los planos de estructura serán coordinados con los de arquitectura Cualquier discrepancia deberá ser comunicada a la Dirección Facultativa

Para todos aquellos extremos no definidos explicitamente en el presente proyecto se seguirán las indicaciones de las normativas vigentes de obligado cumplimiento

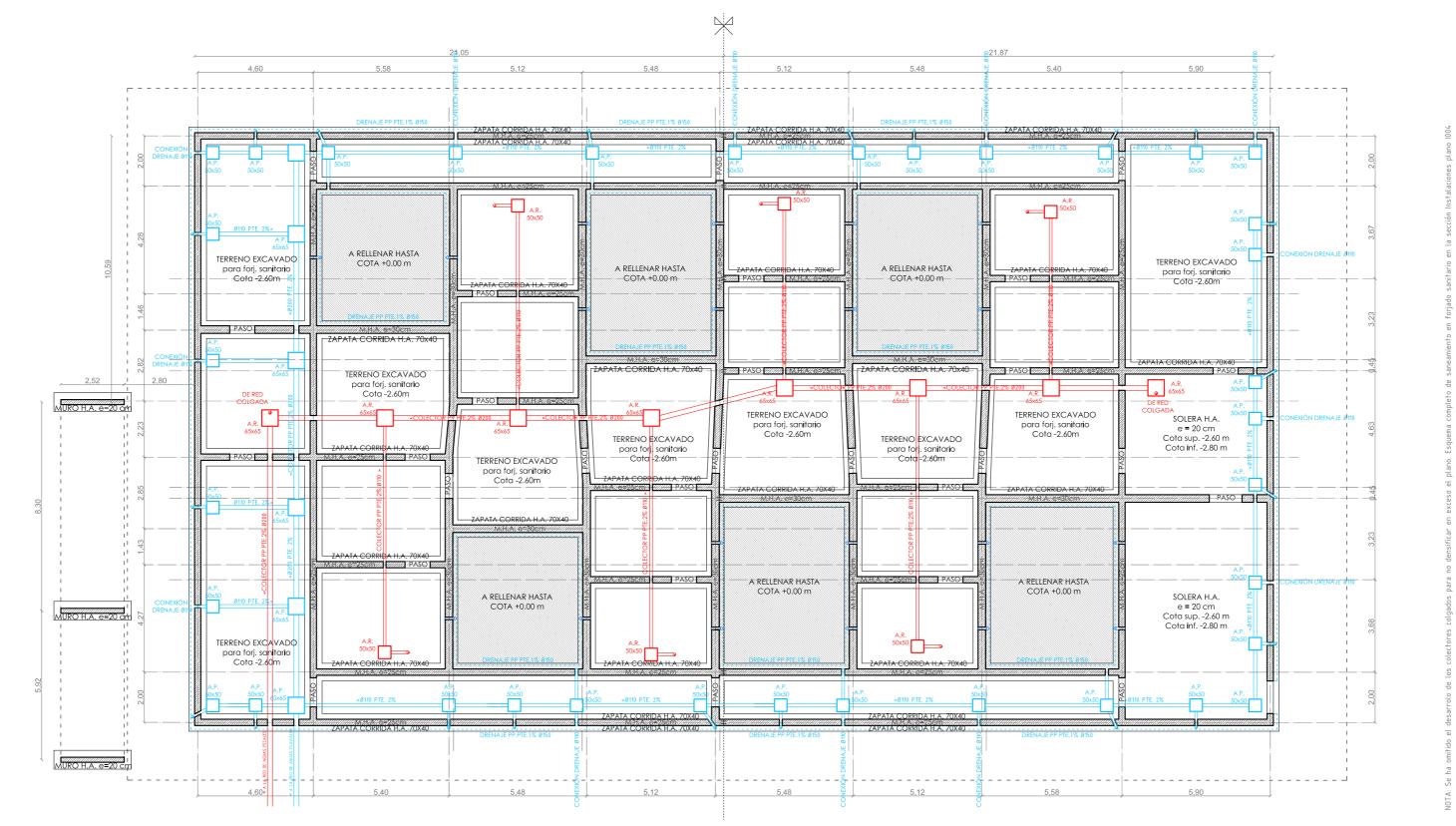
#### ESPECIFICACIONES GENERALES CIMENTACIÓN

Tensión admisible estimada: 2,00kg/m2

El valor de la tensión admisible deberá ser confirmado previa ejecución de la cimentación con un estudio geotécnico realizado en la parcela para las cotas de ejecución previstas

Sobre el terreno se dispondrá hormigón pobre HM-15 de limpieza, con un espesor de 10 cm

El recubrimiento de las armaduras no será inferior a 5cm Las armaduras se apoyarán sobre separadores



#### CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN EHE-08 HORMIGÓN

ELEMENTO ESTRUCTURAL	NIVEL DE CONTROL	COEFICIENTE DE SEGURIDAD	TIPO DE HORMIGÓN	RESISTENCIA DE CÁLCULO	CONSISTENCIA UNE	TAMAÑO MÁXIMO DE ÁRIDO	EXPOSICIÓN AMBIENTAL	RECUBRIMIENTO MÍNIMO Y NOMINAL	MÁXIMA RELACIÓN AGUA CEMENTO	TIPO DE CEMENTO	CONTENIDO MÍNIMO DE CEMENTO	SISTEMA DE COMPACTACIÓN	RESISTENCIA A LOS 7 DÍAS	RESISTENCIA A LOS 28 DÍAS
Zapatas	Estadístico	γ C= 1,50	HA-30/P/30/ <b>II</b> a	20,00 N/mm2	Plástica 5-6 cm	30 mm	<b>l</b> la	70 mm	0,50	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	
Solera	Estadístico	γ C= 1,50	HA-30/B/15/ <b>II</b> a	20,00 N/mm2	Blanda 6-7 cm	15 mm	<b>l</b> la	25-35 mm	0,50	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	>30 N/mm2
Muros de sótano y soportes vinc.	Estadístico	γ C= 1,50	HA-25/B/20/I	16,66 N/mm2	Blanda 6-7 cm	20 mm	I	20-30 mm	0,65	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	>30 N/mm2
Forjados, vigas y losas al interior	Estadístico	γ C= 1,50	HA-25/B/15/I	16,66 N/mm2	Blanda 6-7 cm	15 mm	I	20-30 mm	0,65	CEM II/A-S 32,5	300 Kg/m3	Vibrado	>23 N/mm2	>35 N/mm2
Cardinianhan mannialan da annocidad	nana Ing nasionas Dannas	2/C 1 F 0	Deservation de vales en e	Nr 160	Vaniables 2/C 1 (0									

# CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN EHE-08 ACERO

#### COEEN

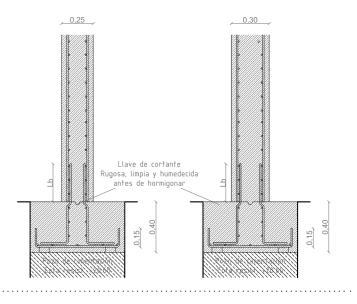
ELEMENTO ESTRUCTURAL	NIVEL DE CONTROL	COEFICIENTE DE SEGURIDAD	TIPO DE ACERO	RESISTENCIA DE CÁLCULO
Zapatas	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
Solera	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
Muros de sótano y soportes vinc.	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
Forjados, vigas y losas al interior	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
El acero está narantizado nor la marca A	FNOR			

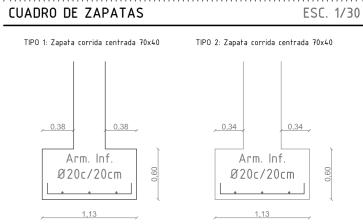
# CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN CTE SE-M (Anejo E) MADERA LAMINADA

A 0	ESPECIE ARBÓREA	CLASE RESISTENTE	RESISTENCIA A FLEXIÓN	RESISTENCIA TRACCIÓN PARALELA	RESISTENCIA TRACCIÓN NORMAL	RESISTENCIA COMPRESIÓN PARALELA	RESISTENCIA COMPRESIÓN NORMAL	RESISTENCIA A CORTANTE	MÓDULO ELASTICIDAD PARALELO	MÓDULO ELASTICIDAD PERCENTIL	MÓDULO EL. PERPENDICULAR MEDIO	MÓDULO TRANSVERSAL MEDIO	DENSIDAD CARACTERÍSTICA
	Abeto de Suecia	GL28h	28 N/mm2	19'5N/mm2	0.45N/mm2	26.5N/mm2	3'0N/mm2	3'2N/mm2	12'6KN/mm2	10'2KN/mm2	0'42KN/mm2	0'78KN/mm2	410Kg/m3
	Abeto de Suecia	GL32h	32 N/mm2	22'5N/mm2	0.50N/mm2	29N/mm2	3'3N/mm2	3'8N/mm2	13'7KN/mm2	11'1KN/mm2	0'46KN/mm2	0'85KN/mm2	430Kg/m3
	Fabricada según UN	E-396, pegada con	colas de resorcina	a homologadas por	OTTO GRAF INSTIT	UT, tratada con p	rotección fungo-in	secticida para la cl	ase de riesgo l				

# DETALLES ESC. 1/30







#### CUADRO DE ESTIMACIÓN DE ACCIONES SEGÚN CTE SE-AE

Descripción	R. Acceso	Z. Pública	Z. Admin.	Forj. Cub.	Cub. madera
Categoría uso	C5	C5	В	G1	G1
Tipo de forjado	e=20cm	e=30cm	e=30cm	e=25cm	
Peso propio	5'00kN/m ²	3'91kN/m²	7'50kN/m²	6'25kN/m²	1'40kN/m²
Acabados	0'50kN/m ²	0'50kN/m²	0'50kN/m ²	1′00kN/m²	1 4 UKN/III
Tabiquería		1′00kN/m²	1'00kN/m²		
Sobr. de uso	5'00kN/m²	5'00kN/m²	2'00kN/m²	1'00kN/m²	0'40kN/m²
Sobr. nieve	0'30kN/m ²			0'30kN/m²	0'30kN/m²

#### CUADRO DE RECUBRIMIENTOS MÍNIMOS SEGÚN EHE-08

clase de exposición	Tipo de Celliento	hormigón (N/mm2)	50	100			
	Cualquiera	fck ≥ 25	15	25			
	CEM1	25 ≤ fck < 40	15	25			
lla		fck ≥ 40	10	20			
IIa	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	20	30			
	el caso de empleo de aditivos	fck ≥ 40	15	25			
	CEM1	25 ≤ fck < 40	20	30			
IIb	CETT	fck ≥ 40	15	25			
IID	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	25	35			
	el caso de empleo de aditivos	fck ≥ 40	20	30			

CIMENTACIÓN // Cota -2'60 m

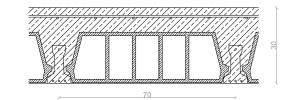
# ESCUELA INFANTIL EN ARTEIXO

ALUM. HUGO MALVAR ALVAREZ TUT. ENRIQUE BLANCO LORENZO



#### Forjado unidireccional de viguetas pretensadas

Forjado unidireccional de viguetas pretensadas de intereje 70 cm, bovedillas de hormigón y capa de compresión de 5cm. Peso propio 3.91kN/m² según software de cálculo. Recubrimiento mínimo 3 cm. Espesor total = 30cm (25+5)



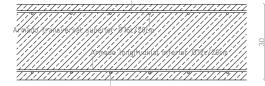
#### ∗Cotas en cm

La longitud de apoyo de las viguetas pretensadas atendiendo a la norma EHE-08 será de L=100 en apoyos extremos y de L=60 en apoyos dobles. Para asegurar la continuidad entre forjados las armaduras de negativos se anclarán en prolongación recta

#### Losa de H.A. e= 30 cm

Forjado de losa de HA-25/P/25/lla armado con barras de acero corrugado B-500s. Armado base superior Ø16c/20cm, armado base inferior Ø12c/20cm. Refuerzos cada 20 cm atendidado a planos de estructuras. Recubrimiento mínimo 3 cm.

Armado longitudinal superior Ø16c/2



Armado transversal inferior Ø12c/20cm

#### *Cotas en cm

La distancia de separación de los armados base y los refuerzos cada 20 cm se ha fijado para permitir la apertura de huecos para paso de bajantes de 75 mm incluso



El refuerzo a punzonamiento se hará con grecas de Ø8 m

#### ESPECIFICACIONES HORMIGÓN ARMADO

Las armaduras se apoyarán sobre separadores según norma EHE

Antes de hormigonar pilares y muros, limpiar junta de contacto con el cimiento Los solapes no indicados serán de 40 diámetros

Es indispensable colocar en obra los apeos convenientes hasta que el conjunto de

la estructura sea estable a vuelco y deslizamiento

#### OTRAS ESPECIFICACIONES

Dobtado de	di ilidadi as	Longitud de 300	ape en	ar r ariqe	ic de iii	ui 03
Ø (mm)	r (cm) B-500-s	Armado	Ø12	Ø 16	Ø20	Ø25
d≤12	6d	Alliduo	20 12	טוט	20	223
12 <d≤16< td=""><td>8d</td><td>S/ Acciones din.</td><td>30cm</td><td>60cm</td><td>70cm</td><td>100cr</td></d≤16<>	8d	S/ Acciones din.	30cm	60cm	70cm	100cr
16 <d≤25< td=""><td>10 d</td><td>B-500-S</td><td>SUCIII</td><td>OULIII</td><td>TULIII</td><td>IUULI</td></d≤25<>	10 d	B-500-S	SUCIII	OULIII	TULIII	IUULI

*Valores de radio interiores

#### ESPECIFICACIONES GENERALES DE LA OBRA

Todos los niveles y medidas serán revisados en obra

Todos los planos de estructura serán coordinados con los de arquitectura Cualquier discrepancia deberá ser comunicada a la Dirección Facultativa

Para todos aquellos extremos no definidos explicitamente en el presente proyecto se seguirán las indicaciones de las normativas vigentes de obligado cumplimiento

#### ESPECIFICACIONES GENERALES CIMENTACIÓN

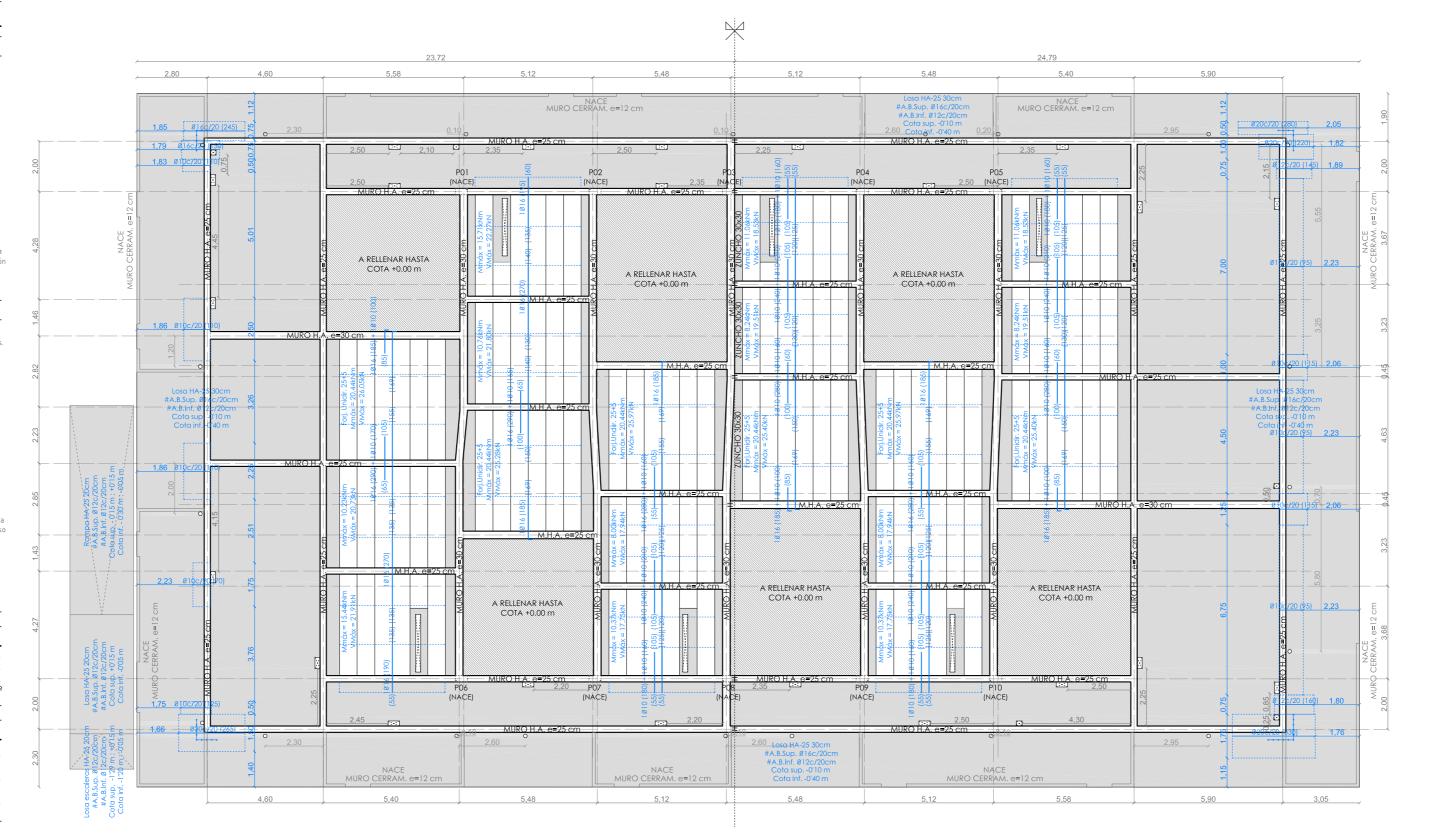
Tensión admisible estimada: 2,00kg/m2

El valor de la tensión admisible deberá ser confirmado previa ejecución de la cimentación con un estudio geotécnico realizado en la parcela para las cotas de ejecución previstas

Sobre el terreno se dispondrá hormigón pobre HM-15 de limpieza, con un espesor de 10 cm

El recubrimiento de las armaduras no será inferior a 5cm Las armaduras se apoyarán sobre separadores

será inferior a 5cm aradores



#### CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN EHE-08 HORMIGÓN

ELEMENTO ESTRUCTURAL	NIVEL DE CONTROL	COEFICIENTE DE SEGURIDAD	TIPO DE HORMIGÓN	RESISTENCIA DE CÁLCULO	CONSISTENCIA UNE	TAMAÑO MÁXIMO DE ÁRIDO	EXPOSICIÓN AMBIENTAL	RECUBRIMIENTO MÍNIMO Y NOMINAL	MÁXIMA RELACIÓN AGUA CEMENTO	TIPO DE CEMENTO	CONTENIDO MÍNIMO DE CEMENTO	SISTEMA DE COMPACTACIÓN	RESISTENCIA A LOS 7 DÍAS	RESISTENCIA A LOS 28 DÍAS
Zapatas	Estadístico	$\gamma$ C= 1,50	HA-30/P/30/ <b>I</b> la	20,00 N/mm2	Plástica 5-6 cm	30 mm	<b>l</b> la	70 mm	0,50	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	
Solera	Estadístico	$\gamma$ C= 1,50	HA-30/B/15/ <b>II</b> a	20,00 N/mm2	Blanda 6-7 cm	15 mm	<b>l</b> la	25-35 mm	0,50	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	>30 N/mm2
Muros de sótano y soportes vinc.	Estadístico	γ C= 1,50	HA-25/B/20/I	16,66 N/mm2	Blanda 6-7 cm	20 mm	I	20-30 mm	0,65	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	>30 N/mm2
Forjados, vigas y losas al interior	Estadístico	γ C= 1,50	HA-25/B/15/I	16,66 N/mm2	Blanda 6-7 cm	15 mm	I	20-30 mm	0,65	CEM II/A-S 32,5	300 Kg/m3	Vibrado	>23 N/mm2	>35 N/mm2
Coeficientes parciales de seguridad p	ara las acciones: Permane	entes $\gamma$ C=1,50	Permanentes de valor no co	onstante YC=1,60	Variables γC=1,60									

# CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN EHE-08 ACERO

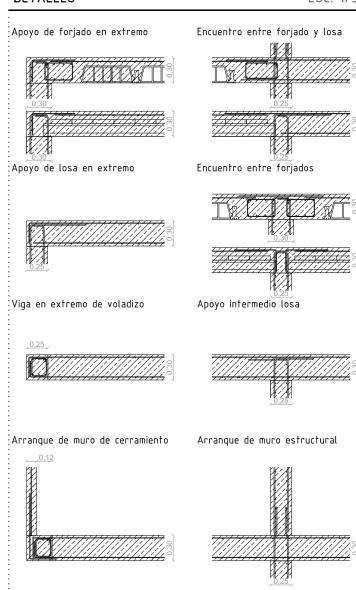
El acero está garantizado por la marca AENOR

#### RESISTENCIA TIPO DE ACERO ELEMENTO ESTRUCTURAL NIVEL DE CONTROL DE SEGURIDAD DE CÁLCULO B-500-S 434,78 N/mm2 γ C= 1,15 B-500-S 434,78 N/mm2 B-500-S 434,78 N/mm2 Muros de sótano y soportes vinc. $\gamma$ C= 1,15 B-500-S 434,78 N/mm2 Forjados, vigas y losas al interior

# CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN CTE SE-M (Anejo E) MADERA LAMINADA

IA LO	ESPECIE ARBÓREA	CLASE RESISTENTE	RESISTENCIA A FLEXIÓN	RESISTENCIA TRACCIÓN PARALELA	RESISTENCIA TRACCIÓN NORMAL	RESISTENCIA COMPRESIÓN PARALELA	RESISTENCIA COMPRESIÓN NORMAL	RESISTENCIA A CORTANTE	MÓDULO ELASTICIDAD PARALELO	MÓDULO ELASTICIDAD PERCENTIL	MÓDULO EL. PERPENDICULAR MEDIO	MÓDULO TRANSVERSAL MEDIO	DENSIDAD CARACTERÍSTICA
	Abeto de Suecia	GL28h	28 N/mm2	19'5N/mm2	0.45N/mm2	26.5N/mm2	3'0N/mm2	3'2N/mm2	12'6KN/mm2	10'2KN/mm2	0'42KN/mm2	0'78KN/mm2	410Kg/m3
	Abeto de Suecia	GL32h	32 N/mm2	22'5N/mm2	0.50N/mm2	29N/mm2	3'3N/mm2	3'8N/mm2	13'7KN/mm2	11'1KN/mm2	0'46KN/mm2	0'85KN/mm2	430Kg/m3
	Fabricada según UN	E–396, pegada con	colas de resorcina	a homologadas por	OTTO GRAF INSTIT	TUT, tratada con p	rotección fungo-in	secticida para la cl	lase de riesgo l				

DETALLES ESC. 1/50



#### CUADRO DE ESTIMACIÓN DE ACCIONES SEGÚN CTE SE-AE

Descripción	R. Acceso	Z. Pública	Z. Admin.	Forj. Cub.	Cub. madera
Categoría uso	C5	C5	В	G1	G1
Tipo de forjado	e=20cm	e=30cm	e=30cm	e=25cm	P. Sandwich e=15.60cm
Peso propio	5'00kN/m²	3'91kN/m²	7'50kN/m²	6'25kN/m²	1'/ OkN/m²
Acabados	0'50kN/m ²	0'50kN/m²	0'50kN/m ²	1'00kN/m²	1 4UKN/III
Tabiquería		1′00kN/m²	1'00kN/m²		
Sobr. de uso	5'00kN/m²	5'00kN/m ²	2'00kN/m ²	1'00kN/m²	0'40kN/m²
Sobr. nieve	0'30kN/m ²			0'30kN/m²	0'30kN/m²

#### CUADRO DE RECUBRIMIENTOS MÍNIMOS SEGÚN EHE-08

'	·	normigon (N/mmz)	50	100
1	Cualquiera	fck ≥ 25	15	25
	CEM1	25 ≤ fck < 40	15	25
lla		fck ≥ 40	10	20
IId	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	20	30
	el caso de empleo de aditivos	fck ≥ 40	15	25
	CEM1	25 ≤ fck < 40	20	30
IIb	CEITI	fck ≥ 40	15	25
IID	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	25	35
	el caso de empleo de aditivos	fck ≥ 40	20	30

E005

FORJADO SANITARIO // Ref. arm. long. sup. ESC. 1/15

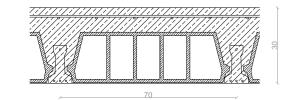
# ESCUELA INFANTIL EN ARTEIXO

ALUM. HUGO MALVAR ALVAREZ TUT. ENRIQUE BLANCO LORENZO



#### Forjado unidireccional de viguetas pretensadas

Forjado unidireccional de viguetas pretensadas de intereje 70 cm, bovedillas de hormigón y capa de compresión de 5cm. Peso propio 3.91kN/m² según software de cálculo. Recubrimiento mínimo 3 cm. Espesor total = 30cm (25+5)



#### ∗Cotas en cm

La longitud de apoyo de las viguetas pretensadas atendiendo a la norma EHE-08 será de L=100 en apoyos extremos y de L=60 en apoyos dobles. Para asegurar la continuidad entre forjados las armaduras de negativos se anclarán en prolongación recta

#### Losa de H.A. e= 30 cm

Forjado de losa de HA-25/P/25/lla armado con barras de acero corrugado B-500s. Armado base superior Ø16c/20cm, armado base inferior Ø12c/20cm. Refuerzos cada 20 cm atendidodo a planos de estructuras. Recubrimiento mínimo 3 cm.

Armado longitudinal superior Ø16c/2



Armado transversal inferior Ø12c/20cm

#### *Cotas en cm

La distancia de separación de los armados base y los refuerzos cada 20 cm se ha fijado para permitir la apertura de huecos para paso de bajantes de 75 mm incluso en las zonas donde existen refuerzos en la estructura



et rerderzo a punzonalmento se nara con grecas de 200 mm

#### ESPECIFICACIONES HORMIGÓN ARMADO

Las armaduras se apoyarán sobre separadores según norma EHE

Antes de hormigonar pilares y muros, limpiar junta de contacto con el cimiento Los solapes no indicados serán de 40 diámetros

Es indispensable colocar en obra los apeos convenientes hasta que el conjunto de

la estructura sea estable a vuelco y deslizamiento

#### OTRAS ESPECIFICACIONES

Dobtado ac	ai iliadai as	congred de socape en arranque de maros								
Ø (mm)	r (cm) B-500-s		Armado	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25			
d≤12	6d		Alliado	20 12	2010	220	223			
12 <d≤16< td=""><td>8d</td><td>S/</td><td>Acciones din.</td><td>30cm</td><td>60cm</td><td>70cm</td><td>100cm</td></d≤16<>	8d	S/	Acciones din.	30cm	60cm	70cm	100cm			
16 <d≤25< td=""><td>10 d</td><td></td><td>B-500-S</td><td>JULIII</td><td>bucm</td><td>7UCM</td><td>IUUCM</td></d≤25<>	10 d		B-500-S	JULIII	bucm	7UCM	IUUCM			

*Valores de radio interiores

#### ESPECIFICACIONES GENERALES DE LA OBRA

Todos los niveles y medidas serán revisados en obra

Todos los planos de estructura serán coordinados con los de arquitectura Cualquier discrepancia deberá ser comunicada a la Dirección Facultativa

Para todos aquellos extremos no definidos explicitamente en el presente proyecto se seguirán las indicaciones de las normativas vigentes de obligado cumplimiento

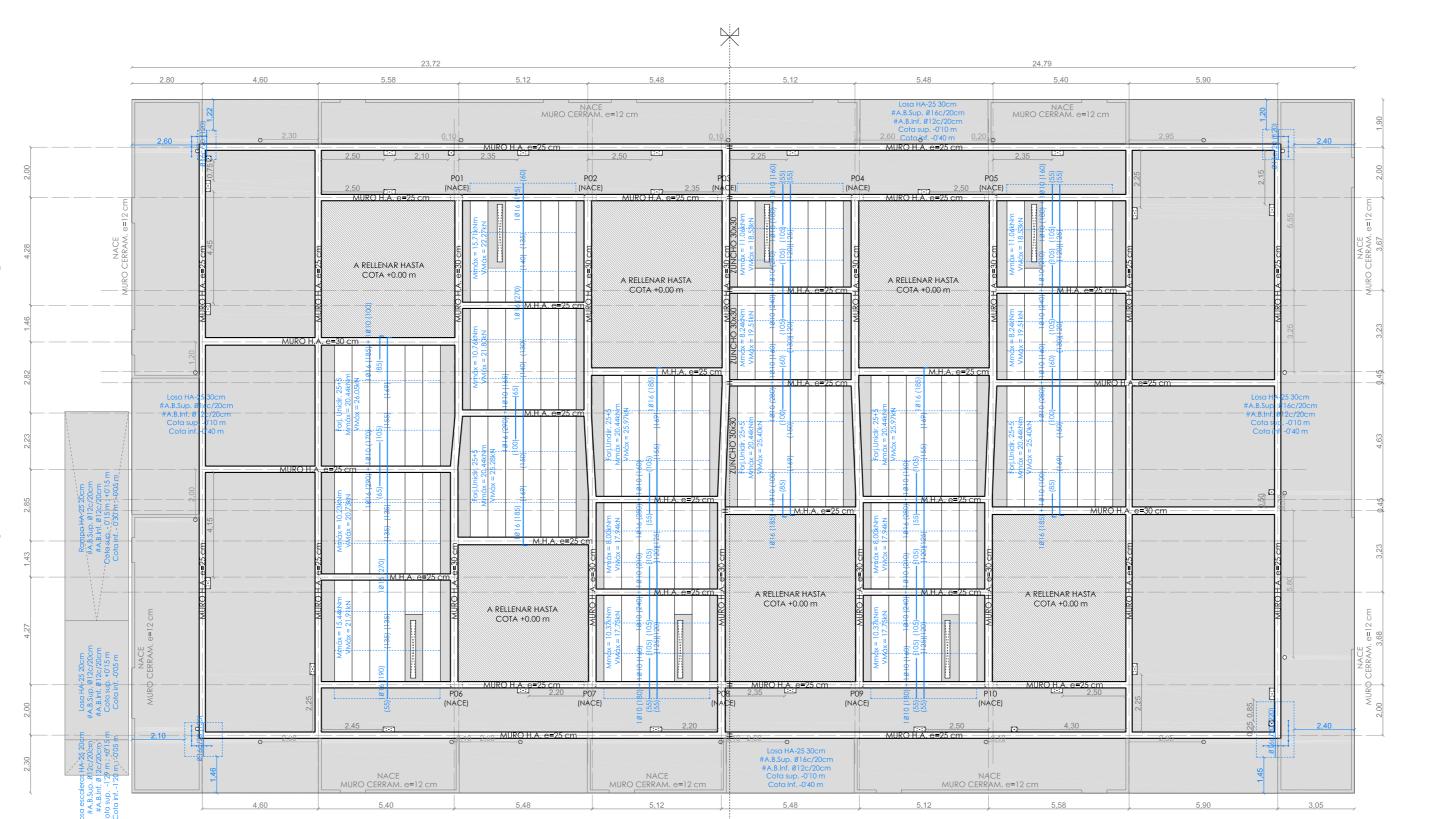
#### ESPECIFICACIONES GENERALES CIMENTACIÓN

Tensión admisible estimada: 2,00kg/m2

El valor de la tensión admisible deberá ser confirmado previa ejecución de la cimentación con un estudio geotécnico realizado en la parcela para las cotas de ejecución previstas

Sobre el terreno se dispondrá hormigón pobre HM-15 de limpieza, con un espesor de 10 cm

El recubrimiento de las armaduras no será inferior a 5cm Las armaduras se apoyarán sobre separadores



#### CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN EHE-08 HORMIGÓN

ELEMENTO ESTRUCTURAL	NIVEL DE CONTROL	COEFICIENTE DE SEGURIDAD	TIPO DE HORMIGÓN	RESISTENCIA DE CÁLCULO	CONSISTENCIA UNE	TAMAÑO MÁXIMO DE ÁRIDO	EXPOSICIÓN AMBIENTAL	RECUBRIMIENTO MÍNIMO Y NOMINAL	MÁXIMA RELACIÓN AGUA CEMENTO	TIPO DE CEMENTO	CONTENIDO MÍNIMO DE CEMENTO	SISTEMA DE COMPACTACIÓN	RESISTENCIA A LOS 7 DÍAS	RESISTENCIA A LOS 28 DÍAS
Zapatas	Estadístico	γ C= 1,50	HA-30/P/30/ <b>I</b> Ia	20,00 N/mm2	Plástica 5-6 cm	30 mm	<b>l</b> la	70 mm	0,50	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	
Solera	Estadístico	γ C= 1,50	HA-30/B/15/ <b>II</b> a	20,00 N/mm2	Blanda 6-7 cm	15 mm	<b>l</b> la	25-35 mm	0,50	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	>30 N/mm2
Muros de sótano y soportes vinc.	Estadístico	$\gamma$ C= 1,50	HA-25/B/20/I	16,66 N/mm2	Blanda 6-7 cm	20 mm	I	20-30 mm	0,65	<b>III</b> /B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	>30 N/mm2
Forjados, vigas y losas al interior	Estadístico	$\gamma$ C= 1,50	HA-25/B/15/I	16,66 N/mm2	Blanda 6-7 cm	15 mm	I	20-30 mm	0,65	CEM II/A-S 32,5	300 Kg/m3	Vibrado	>23 N/mm2	>35 N/mm2
Conficientes parciales de seguridad	para las accionos. Pormar	pontos VC-150	Pormanontos do valor no s	onstanto VC-160	Variables 2/C-160									

#### CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN EHE-08 ACERO

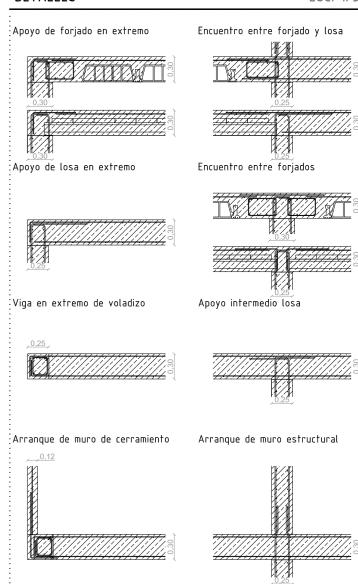
#### CONDING BE ESTEEMICACIONES SEGON EITE SO MEENS

mado previa ejecución de la n la parcela para las cotas de	ELEMENTO ESTRUCTURAL	NIVEL DE CONTROL	COEFICIENTE DE SEGURIDAD	TIPO DE ACERO	RESISTENCIA DE CÁLCULO	ESPEC ARBÓR
	Zapatas	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2	Abeto de
–15 de limpieza, con un espesor	Solera	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2	Abero de
	Muros de sótano y soportes vinc.	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2	Abeto de
ra5cm	Forjados, vigas y losas al interior	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2	
	El acero está garantizado por la marca AE	NOR				Fabricada s

# CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN CTE SE-M (Anejo E) MADERA LAMINADA

NCIA CULO	ESPECIE ARBÓREA	CLASE RESISTENTE	RESISTENCIA A FLEXIÓN	RESISTENCIA TRACCIÓN PARALELA	RESISTENCIA TRACCIÓN NORMAL	RESISTENCIA COMPRESIÓN PARALELA	RESISTENCIA COMPRESIÓN NORMAL	RESISTENCIA A CORTANTE	MÓDULO ELASTICIDAD PARALELO	MÓDULO ELASTICIDAD PERCENTIL	MÓDULO EL. PERPENDICULAR MEDIO	MÓDULO TRANSVERSAL MEDIO	DENSIDAD CARACTERÍSTICA
	Abeto de Suecia	GL28h	28 N/mm2	19'5N/mm2	0.45N/mm2	26.5N/mm2	3'0N/mm2	3'2N/mm2	12'6KN/mm2	10'2KN/mm2	0'42KN/mm2	0'78KN/mm2	410Kg/m3
	Abeto de Suecia	GL32h	32 N/mm2	22'5N/mm2	0.50N/mm2	29N/mm2	3'3N/mm2	3'8N/mm2	13'7KN/mm2	11'1KN/mm2	0'46KN/mm2	0'85KN/mm2	430Kg/m3
	Fabricada según UN	E-396, pegada con	colas de resorcina	a homologadas por	OTTO GRAF INSTIT	UT, tratada con p	rotección fungo-in	secticida para la cl	lase de riesgo I				

DETALLES ESC. 1/50



#### CUADRO DE ESTIMACIÓN DE ACCIONES SEGÚN CTE SE-AE

Descripción	R. Acceso	Z. Pública	Z. Admin.	Forj. Cub.	Cub. madera
Categoría uso	C5	C5	В	G1	G1
Tipo de forjado	e=20cm	e=30cm	e=30cm	e=25cm	P. Sandwich e=15.60cm
Peso propio	5'00kN/m²	3'91kN/m²	7'50kN/m²	6'25kN/m²	1'/ 0kN/m²
Acabados	0'50kN/m²	0′50kN/m²	0'50kN/m ²	1′00kN/m²	I 4UKIN/III
Tabiquería		1′00kN/m²	1'00kN/m²		
Sobr. de uso	5'00kN/m²	5'00kN/m²	2'00kN/m²	1'00kN/m²	0'40kN/m²
Sobr. nieve	0'30kN/m ²			0′30kN/m²	0'30kN/m²

#### CUADRO DE RECUBRIMIENTOS MÍNIMOS SEGÚN EHE-08

Clase de exposición	lipo de cemento			
crase de exposición	Tipo de cemento	hormigón (N/mm2)	50	100
	Cualquiera	fck ≥ 25	15	25
	CEM1	25 ≤ fck < 40	15	25
lla		fck ≥ 40	10	20
IId	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	20	30
	el caso de empleo de aditivos	fck ≥ 40	15	25
	CEM1	25 ≤ fck < 40	20	30
IIb	CEITI	fck ≥ 40	15	25
IID	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	25	35
	el caso de empleo de aditivos	fck≥40	20	30

FORJADO SANITARIO // Ref. arm. trans. sup. ESC. 1/150

# ESCUELA INFANTIL EN ARTEIXO

ALUM. HUGO MALVAR ALVAREZ TUT. ENRIQUE BLANCO LORENZO



# 5,12 5.40 3,05 MUERE MURO CERRAM. e=12 cm 1,00 1,00 1,00 1,00

# OTRAS ESPECIFICACIONES Doblado de armaduras Longitud de solape en arranque de muros

Los solapes no indicados serán de 40 diámetros

la estructura sea estable a vuelco y deslizamiento

ESPECIFICACIONES DE FORJADOS

Forjado de losa de HA-25/P/25/IIa armado con barras de acero corrugado B-500s. Armado base superior Ø16c/20cm, armado base inferior Ø12c/20cm. Refuerzos cada 20 cm afendiendo a planos de estructuras. Recubrimiento mínimo 3 cm.

La distancia de separación de los armados base y los refuerzos cada 20 cm se ha fijado para permitir la apertura de huecos para paso de bajantes de 75 mm incluso

Losa de H.A. e= 30 cm

Armado transversal inferior Ø12c/20cm

*Cotas en cm

ESC. 1/15

Ø (mm)	r (cm) B-500-s	Armado	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	
d≤12	6d	Alliduo	20 12	2010	20 20	823	
12 <d≤16< td=""><td>8d</td><td>S/ Acciones din.</td><td>30cm</td><td>60cm</td><td>70cm</td><td>100cm</td></d≤16<>	8d	S/ Acciones din.	30cm	60cm	70cm	100cm	
16 <d≤25< td=""><td>10 d</td><td>B-500-S</td><td>30Cm</td><td>бист</td><td>tucm</td><td colspan="2">100cm</td></d≤25<>	10 d	B-500-S	30Cm	бист	tucm	100cm	

Antes de hormigonar pilares y muros, limpiar junta de contacto con el cimiento

Es indispensable colocar en obra los apeos convenientes hasta que el conjunto de

ESPECIFICACIONES HORMIGÓN ARMADO

*Valores de radio interiores

#### ESPECIFICACIONES GENERALES DE LA OBRA

lodos los niveles y medidas serán revisados en obra

Todos los planos de estructura serán coordinados con los de arquitectura Cualquier discrepancia deberá ser comunicada a la Dirección Facultativa

Para todos aquellos extremos no definidos explicitamente en el presente proyecto se seguirán las indicaciones de las normativas vigentes de obligado cumplimiento

#### ESPECIFICACIONES GENERALES CIMENTACIÓN

Tensión admisible estimada: 2,00kg/m:

El valor de la tensión admisible deberá ser confirmado previa ejecución de la cimentación con un estudio geotécnico realizado en la parcela para las cotas de ejecución previstas

Sobre el terreno se dispondrá hormigón pobre HM-15 de limpieza, con un espesor de 10 cm

El recubrimiento de las armaduras no será inferior a 5cm

#### CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN EHE-08 HORMIGÓN

ELEMENTO ESTRUCTURAL	NIVEL DE CONTROL	COEFICIENTE DE SEGURIDAD	TIPO DE HORMIGÓN	RESISTENCIA DE CÁLCULO	CONSISTENCIA UNE	TAMAÑO MÁXIMO DE ÁRIDO	EXPOSICIÓN AMBIENTAL	RECUBRIMIENTO MÍNIMO Y NOMINAL	MÁXIMA RELACIÓN AGUA CEMENTO	TIPO DE CEMENTO	CONTENIDO MÍNIMO DE CEMENTO	SISTEMA DE COMPACTACIÓN	RESISTENCIA A LOS 7 DÍAS	RESISTENCIA A LOS 28 DÍAS
Zapatas	Estadístico	$\gamma$ C= 1,50	HA-30/P/30/ <b>I</b> Ia	20,00 N/mm2	Plástica 5-6 cm	30 mm	<b>l</b> la	70 mm	0,50	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	
Solera	Estadístico	γ C= 1,50	HA-30/B/15/ <b>II</b> a	20,00 N/mm2	Blanda 6-7 cm	15 mm	<b>l</b> la	25-35 mm	0,50	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	>30 N/mm2
Muros de sótano y soportes vinc.	Estadístico	γ C= 1,50	HA-25/B/20/I	16,66 N/mm2	Blanda 6-7 cm	20 mm	I	20-30 mm	0,65	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	>30 N/mm2
Forjados, vigas y losas al interior	Estadístico	$\gamma$ C= 1,50	HA-25/B/15/I	16,66 N/mm2	Blanda 6-7 cm	15 mm	I	20-30 mm	0,65	CEM II/A-S 32,5	300 Kg/m3	Vibrado	>23 N/mm2	>35 N/mm2
Conficientes narciales de seguridad	nara las accionos. Pormai	nentes VC-150	Parmanantas da valor no co	onstanto VC-160	Variables 20-160									

#A.B.Inf. Ø12c/20

#### CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN EHE-08 ACERO

ALLS CITIENTACION COADRO DE ESPECIFICACIONES SEGON ETIE-00 ACERT

mado previa ejecución de la n la parcela para las cotas de	ELEMENTO ESTRUCTURAL	NIVEL DE CONTROL	COEFICIENTE DE SEGURIDAD	TIPO DE ACERO	RESISTENCIA DE CÁLCULO
	Zapatas	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
–15 de limpieza, con un espesor	Solera	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
	Muros de sótano y soportes vinc.	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
ra5cm	Forjados, vigas y losas al interior	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
	El acero está garantizado por la marca AENO	R			

# CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN CTE SE-M (Anejo E) MADERA LAMINADA

ESPECIE ARBÓREA	CLASE RESISTENTE	RESISTENCIA A FLEXIÓN	RESISTENCIA TRACCIÓN PARALELA	RESISTENCIA TRACCIÓN NORMAL	RESISTENCIA COMPRESIÓN PARALELA	RESISTENCIA COMPRESIÓN NORMAL	RESISTENCIA A CORTANTE	MÓDULO ELASTICIDAD PARALELO	MÓDULO ELASTICIDAD PERCENTIL	MÓDULO EL. PERPENDICULAR MEDIO	MÓDULO TRANSVERSAL MEDIO	DENSIDAD CARACTERÍSTICA
Abeto de Suecia	GL28h	28 N/mm2	19'5N/mm2	0.45N/mm2	26.5N/mm2	3'0N/mm2	3'2N/mm2	12'6KN/mm2	10'2KN/mm2	0'42KN/mm2	0'78KN/mm2	410Kg/m3
Abeto de Suecia	GL32h	32 N/mm2	22'5N/mm2	0.50N/mm2	29N/mm2	3'3N/mm2	3'8N/mm2	13'7KN/mm2	11'1KN/mm2	0'46KN/mm2	0'85KN/mm2	430Kg/m3
Eshnicada conún IIN	IE 204 pagada con	color do noconcio	. homologadae non	OTTO GDAE INCTI	TIIT teatada con e	notossión fundo in	sacticida pana la c	laco do niocao I				

1,00 , 1,00

# Apoyo intermedio en muro Apoyo extremo en muro Viga descolgada intermedia Viga descolgada en extremo Encuentro con muro de cerramiento Viga en extremo de voladizo

ESC. 1/50

DETALLES

# CUADRO DE ESTIMACIÓN DE ACCIONES SEGÚN CTE SE-AE

Descripción	R. Acceso	Z. Pública	Z. Admin.	Forj. Cub.	Cub. madera
Categoría uso	C5	C5	В	G1	G1
Tipo de forjado	Losa H.A. e=20cm	Forj. unidir. e=30cm	Losa H.A. e=30cm	Losa H.A. e=25cm	P. Sandwich e=15.60cm
Peso propio	5'00kN/m²	3'91kN/m²	7'50kN/m²	6'25kN/m²	1'40kN/m²
Acabados	0'50kN/m²	0′50kN/m²	0'50kN/m ²	1′00kN/m²	1 4 UKIN/ III
Tabiquería		1′00kN/m²	1′00kN/m²		
Sobr. de uso	5'00kN/m²	5'00kN/m²	2'00kN/m²	1'00kN/m²	0'40kN/m²
Sobr. nieve	0'30kN/m²			0′30kN/m²	0'30kN/m²

#### CUADRO DE RECUBRIMIENTOS MÍNIMOS SEGÚN EHE-08

	lipo de cemento				
Clase de exposición	ripo de celliento	hormigón (N/mm2)	50	100	
	Cualquiera	fck ≥ 25	15	25	
	CEM1	25 ≤ fck < 40	15	25	
lla		fck ≥ 40	10	20	
IId	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	20	30	
	el caso de empleo de aditivos	fck ≥ 40	15	25	
	CEM1	25 ≤ fck < 40	20	30	
IIb	CEITI	fck ≥ 40	15	25	
IID	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	25	35	
	el caso de empleo de aditivos	fck≥40		30	

FORJADO CUBIERTA // Ref. arm. long. sup. ESC. 1/150

ESCUELA INFANTIL EN ARTEIXO

ALUM. HUGO MALVAR ALVAREZ
TUT. ENRIQUE BLANCO LORENZO

# 5,12 5.40 MUERE MURO CERRAM. e=12 cm 1,00 1,00 1,00 1,00 #A.B.Sup. Ø16 #A.B.Inf. Ø12

#### ESPECIFICACIONES HORMIGÓN ARMADO

ESPECIFICACIONES DE FORJADOS

Forjado de losa de HA-25/P/25/lla armado con barras de acero corrugado B-500s. Armado base superior Ø16c/20cm, armado base inferior Ø12c/20cm. Refuerzos cada 20 cm atendiendo a planos de estructuras. Recubrimiento mínimo 3 cm.

La distancia de separación de los armados base y los refuerzos cada 20 cm se ha fijado para permitir la apertura de huecos para paso de bajantes de 75 mm incluso

Losa de H.A. e= 30 cm

Armado transversal inferior Ø12c/20cm

*Cotas en cm

ESC. 1/15

Antes de hormigonar pilares y muros, limpiar junta de contacto con el cimiento

Los solapes no indicados serán de 40 diámetros

Es indispensable colocar en obra los apeos convenientes hasta que el conjunto de

la estructura sea estable a vuelco y deslizamiento

# OTRAS ESPECIFICACIONES Doblado de armaduras Longitud de solape en arranque de muros

Ø (mm)	r (cm) B-500-s	Armado	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	
d≤12	6d	Alliduo	20 12	2010	20 20	823	
12 <d≤16< td=""><td>8d</td><td>S/ Acciones din.</td><td>30cm</td><td>60cm</td><td>70cm</td><td>100cm</td></d≤16<>	8d	S/ Acciones din.	30cm	60cm	70cm	100cm	
16 <d≤25< td=""><td>10 d</td><td>B-500-S</td><td>30Cm</td><td>бист</td><td>tucm</td><td>IUUCM</td></d≤25<>	10 d	B-500-S	30Cm	бист	tucm	IUUCM	

#### *Valores de radio interiores

#### ESPECIFICACIONES GENERALES DE LA OBRA

lodos los niveles y medidas serán revisados en obra

Todos los planos de estructura serán coordinados con los de arquitectura Cualquier discrepancia deberá ser comunicada a la Dirección Facultativa

Para todos aquellos extremos no definidos explicitamente en el presente proyecto se seguirán las indicaciones de las normativas vigentes de obligado cumplimiento

#### ESPECIFICACIONES GENERALES CIMENTACIÓN

Tensión admisible estimada: 2,00kg/m:

El valor de la tensión admisible deberá ser confirmado previa ejecución de la cimentación con un estudio geotécnico realizado en la parcela para las cotas de ejecución previstas

Sobre el terreno se dispondrá hormigón pobre HM-15 de limpieza, con un espesor de 10 cm

El recubrimiento de las armaduras no será inferior a 5cm Las armaduras se apoyarán sobre separadores

#### CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN EHE-08 HORMIGÓN

ELEMENTO ESTRUCTURAL	NIVEL DE CONTROL	COEFICIENTE DE SEGURIDAD	TIPO DE HORMIGÓN	RESISTENCIA DE CÁLCULO	CONSISTENCIA UNE	TAMANO MÁXIMO DE ÁRIDO	EXPOSICIÓN AMBIENTAL	RECUBRIMIENTO MÍNIMO Y NOMINAL	MÁXIMA RELACIÓN AGUA CEMENTO	TIPO DE CEMENTO	CONTENIDO MÍNIMO DE CEMENTO	SISTEMA DE COMPACTACIÓN	RESISTENCIA A LOS 7 DÍAS	RESISTENCIA A LOS 28 DÍAS
Zapatas	Estadístico	$\gamma$ C= 1,50	HA-30/P/30/ <b>I</b> Ia	20,00 N/mm2	Plástica 5-6 cm	30 mm	<b>l</b> la	70 mm	0,50	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	
Solera	Estadístico	γ C= 1,50	HA-30/B/15/ <b>II</b> a	20,00 N/mm2	Blanda 6-7 cm	15 mm	lla	25-35 mm	0,50	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	>30 N/mm2
Muros de sótano y soportes vinc.	Estadístico	γ C= 1,50	HA-25/B/20/I	16,66 N/mm2	Blanda 6-7 cm	20 mm	I	20-30 mm	0,65	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	>30 N/mm2
Forjados, vigas y losas al interior	Estadístico	$\gamma$ C= 1,50	HA-25/B/15/I	16,66 N/mm2	Blanda 6-7 cm	15 mm	I	20-30 mm	0,65	CEM II/A-S 32,5	300 Kg/m3	Vibrado	>23 N/mm2	>35 N/mm2
Conficients parciales de seguiridad para las acciones. Permanentes VC-150. Permanentes de valor no constante. VC-160. Variables. VC-160.														

#A.B.Inf. Ø12c/20

#### CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN EHE-08 ACERO

nado previa ejecución de la la parcela para las cotas de	ELEMENTO ESTRUCTURAL	NIVEL DE CONTROL	COEFICIENTE DE SEGURIDAD	TIPO DE ACERO	RESISTENCIA DE CÁLCULO
	Zapatas	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
-15 de limpieza, con un espesor	Solera	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
	Muros de sótano y soportes vinc.	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
a 5cm	Forjados, vigas y losas al interior	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
	El acero está garantizado por la marca AE	NOR			

# CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN CTE SE-M (Anejo E) MADERA LAMINADA

ESPECIE ARBÓREA	CLASE RESISTENTE	RESISTENCIA A FLEXIÓN	RESISTENCIA TRACCIÓN PARALELA	RESISTENCIA TRACCIÓN NORMAL	RESISTENCIA COMPRESIÓN PARALELA	RESISTENCIA COMPRESIÓN NORMAL	RESISTENCIA A CORTANTE	MÓDULO ELASTICIDAD PARALELO	MÓDULO ELASTICIDAD PERCENTIL	MÓDULO EL. PERPENDICULAR MEDIO	MÓDULO TRANSVERSAL MEDIO	DENSIDAD CARACTERÍSTICA
Abeto de Suecia	GL28h	28 N/mm2	19'5N/mm2	0.45N/mm2	26.5N/mm2	3'0N/mm2	3'2N/mm2	12'6KN/mm2	10'2KN/mm2	0'42KN/mm2	0'78KN/mm2	410Kg/m3
Abeto de Suecia	GL32h	32 N/mm2	22'5N/mm2	0.50N/mm2	29N/mm2	3'3N/mm2	3'8N/mm2	13'7KN/mm2	11'1KN/mm2	0'46KN/mm2	0'85KN/mm2	430Kg/m3
Fabricada según UNE-396, pegada con colas de resorcina homologadas por OTTO GRAF INSTITUT, tratada con protección fungo-insecticida para la clase de riesgo I												

Apoyo intermedio en muro

Apoyo extremo en muro

Viga descolgada intermedia

Viga descolgada en extremo

Encuentro con muro de cerramiento

Viga en extremo de voladizo

#### CUADRO DE ESTIMACIÓN DE ACCIONES SEGÚN CTE SE-AE

Descripción	R. Acceso	Z. Pública	Z. Admin.	Forj. Cub.	Cub. madera
Categoría uso	C5	C5	В	G1	G1
Tipo de forjado	e=20cm	e=30cm	e=30cm	e=25cm	
Peso propio	5'00kN/m ²	3'91kN/m²	7′50kN/m²	6′25kN/m²	11/ Ok N / m ²
Acabados	0'50kN/m ²	0′50kN/m²	0′50kN/m²	1′00kN/m²	1 4 UKIN/III
Tabiquería		1′00kN/m²	1′00kN/m²		
Sobr. de uso	5'00kN/m ²	5′00kN/m²	2'00kN/m²	1'00kN/m²	0'40kN/m²
Sobr. nieve	0'30kN/m²			0'30kN/m²	0'30kN/m²

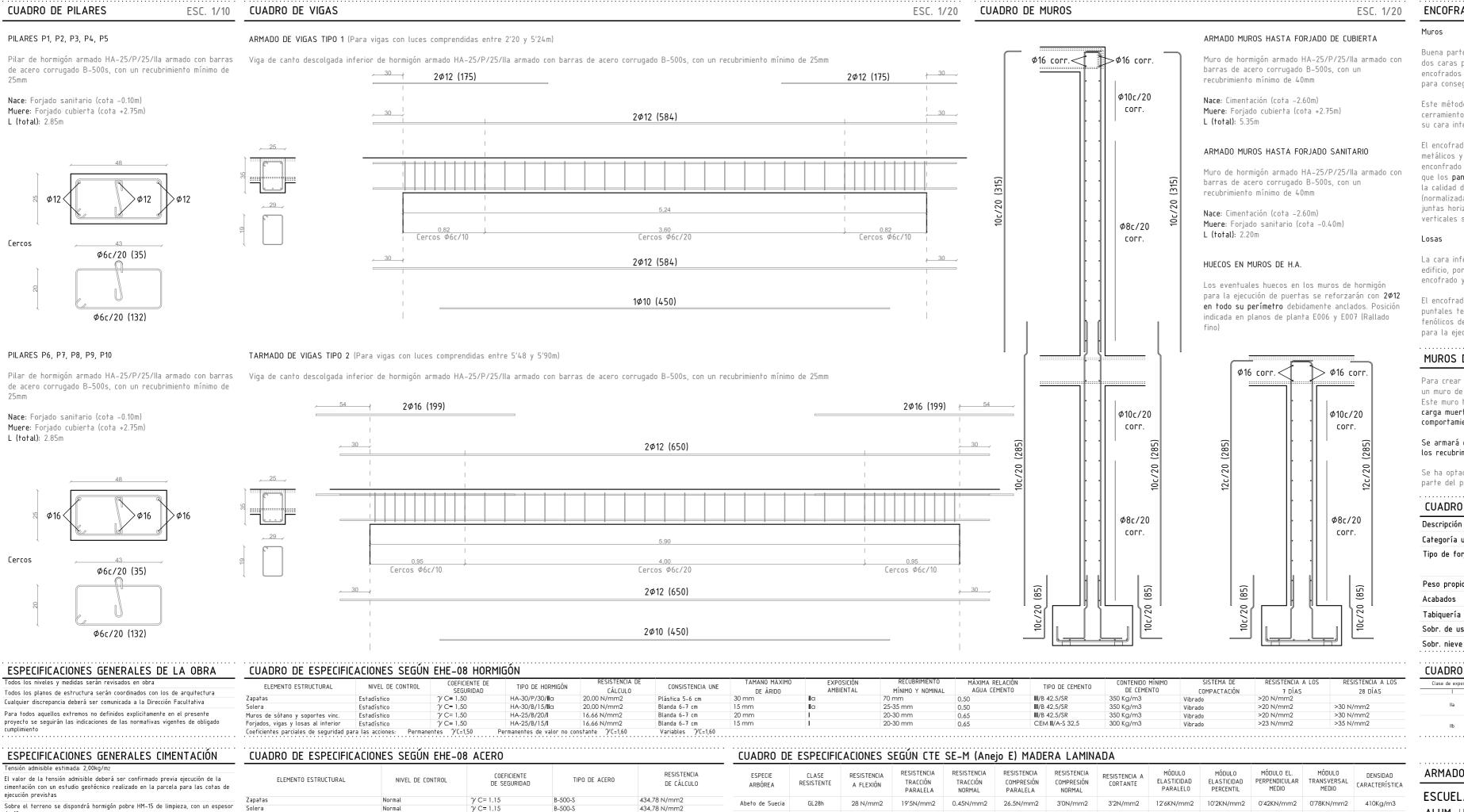
#### CUADRO DE RECUBRIMIENTOS MÍNIMOS SEGÚN EHE-08

	lipo de cemento					
Clase de exposicion	ripo de cemento	hormigón (N/mm2)	50	100		
1	Cualquiera	fck ≥ 25	15	25		
	CEM1	25 ≤ fck < 40	15	25		
lla		fck ≥ 40	10	20		
IId	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	30			
	el caso de empleo de aditivos	fck ≥ 40	15	25		
	CEM1	25 ≤ fck < 40	20	30		
IIb	CEIII	fck ≥ 40	15	25		
IIU	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	25	35		
	el caso de empleo de aditivos	fck≥ 40	20	30		

FORJADO CUBIERTA // Ref. arm. trans. sup. ESC. 1/1

ESCUELA INFANTIL EN ARTEIXO





B-500-S

B-500-S

γ C= 1,15

Muros de sótano y soportes vinc

Forjados, vigas y losas al interior

El acero está garantizado por la marca AENOR

El recubrimiento de las armaduras no será inferior a 5cm

Las armaduras se apoyarán sobre separadores

434,78 N/mm2

434,78 N/mm2

#### ENCOFRADOS // Hormigón visto

Buena parte de los muros del proyecto se ejecutarán con una o con sus dos caras para ser vistas. En esos casos se establecerá una clase de encofrados diferente a la del resto de los muros que quedarán ocultos para conseguir un acabado final atractivo

Este método de enconfrado también será aplicable a los muros de cerramiento de hormigón armado del perímetro que vayan a ser vistos por su cara interior

El encofrado de las zonas vistas se realizará utilizando bastidores metálicos y paneles fenólicos de primera puesta. El bastidor metálico del enconfrado se mantendrá en todos los hormigonados de la obra, mientras que los paneles fenólicos serán sustituídos cada seis puestas para mejorar la calidad del acabado. La dimensión de los tableros será de 3050x1220 mm (normalizada) y serán utilizados en vertical para evitar la aparición de juntas horizontales en la cara vista de los muros. Para minimizar las juntas verticales se utilizarán llaves de alineación entre paneles

La cara inferior de las losas también será vista en las zonas comunes del edificio, por lo cual también se prestará especial atención a su proceso de encofrado y su acabado final

El encofrado se realizará utilizando un sistema de vigas de madera y puntales telescópicos soportando una superficie encofrante de paneles fenólicos de primera puesta, atendiendo al criterio de sustitución explicado para la ejecución de los muros

#### MUROS DE CERRAMIENTO // e=12 cm

Para crear una sensación de monolisitmo interior se ha optado por realizar un muro de cerramiento en hormigón armado visto en la zona de fachada. Este muro ha sido considerado en el cálculo de la estructura como una carga muerta lineal de 8kN/m en todo su desarrollo, omitiendo su posible comportamiento estructural

Se armará con un mallazo centrado (Ø8c/20 en ambos sentidos) respetando los recubrimientos fijados para el resto de la estructura

Se ha optado por representarlo en los planos de estructura por formar parte del proceso de hormigonado del edificio

#### CUADRO DE ESTIMACIÓN DE ACCIONES SEGÚN CTE SE-AE

Descripción	R. Acceso	Z. Pública	Z. Admin.	Forj. Cub.	Cub. madera
Categoría uso	C5	C5	В	G1	G1
Tipo de forjado	Losa H.A. e=20cm	Forj. unidir. e=30cm	Losa H.A. e=30cm	Losa H.A. e=25cm	P. Sandwich e=15.60cm
Peso propio	5'00kN/m ²	3'91kN/m²	7'50kN/m²	6'25kN/m²	1'40kN/m²
Acabados	0'50kN/m²	0′50kN/m²	0'50kN/m ²	1′00kN/m²	I 4UKN/III
Tabiquería		1′00kN/m²	1′00kN/m²		
Sobr. de uso	5'00kN/m²	5'00kN/m²	2'00kN/m²	1'00kN/m²	0'40kN/m²
Sobr. nieve	0'30kN/m ²			0′30kN/m²	0'30kN/m²

#### CUADRO DE RECUBRIMIENTOS MÍNIMOS SEGÚN EHE-08

	lipo de cemento			
Llase de exposicion	Tipo de cemento	hormigón (N/mm2)	50	100
	Cualquiera	fck ≥ 25	15	25
	CEM1	25 ≤ fck < 40	15	25
lla	CETTI	fck ≥ 40	10	20
	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	20	30
	el caso de empleo de aditivos	fck ≥ 40	15	25
	CEM1	25 ≤ fck < 40	20	30
IIb		fck ≥ 40	15	25
IID	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	25	35
	el caso de empleo de aditivos	fck≥40		30

#### ARMADOS Y ENCOFRADOS //

430Kg/m3

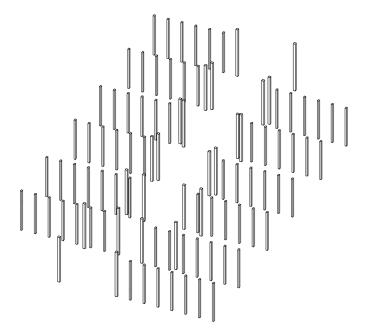
11'1KN/mm2 0'46KN/mm2 0'85KN/mm2

13'7KN/mm2

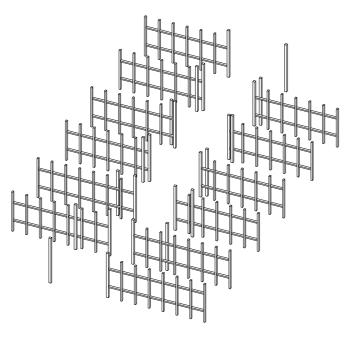
Fabricada según UNE-396, pegada con colas de resorcina homologadas por OTTO GRAF INSTITUT, tratada con protección fungo-insecticida para la clase de riesgo

# ESCUELA INFANTIL EN ARTEIXO

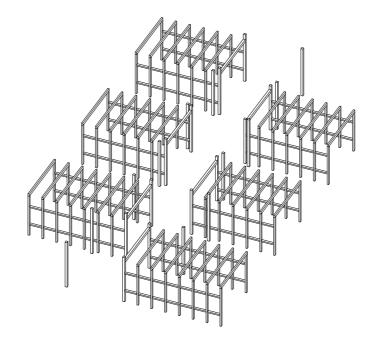




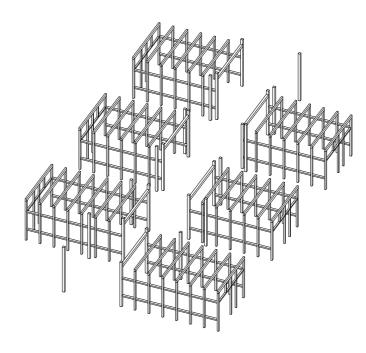
Paso 1 // Colocación pilares



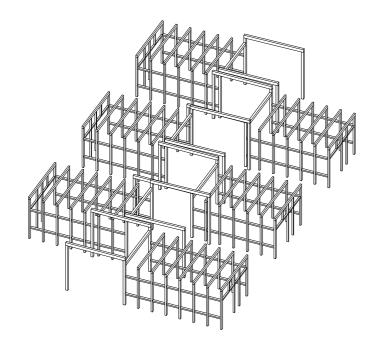
Paso 2 // Colocación de refuerzos



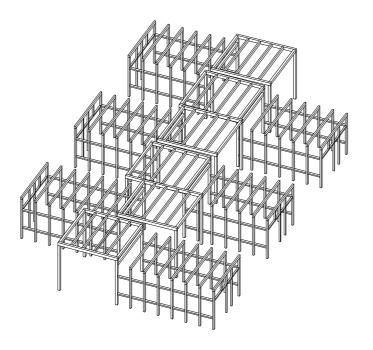
Paso 3 // Colocación vigas aulas



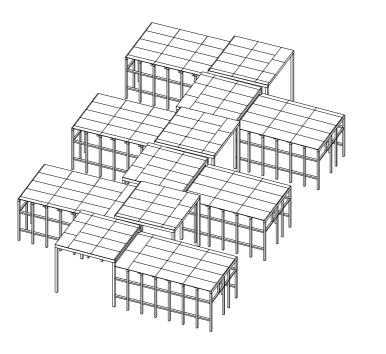
Paso 4 // Colocación de refuerzos en testeros



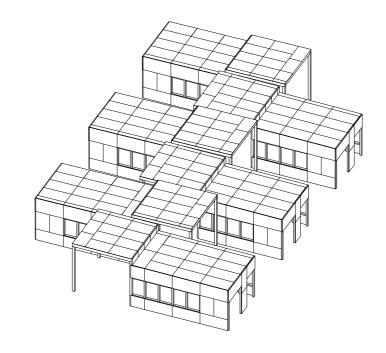
Paso 5 // Colocación vigas principales taller



Paso 6 // Colocación vigas secundarias taller



Paso 7 // Atornillado de paneles de cubierta



Paso 8 // Atornillado de paneles laterales

Todos los planos de estructura serán coordinados con los de arquitectura Cualquier discrepancia deberá ser comunicada a la Dirección Facultativa

Para todos aquellos extremos no definidos explicitamente en el presente

#### ESPECIFICACIONES GENERALES CIMENTACIÓN

El valor de la tensión admisible deberá ser confirmado previa ejecución de la cimentación con un estudio geotécnico realizado en la parcela para las cotas de eiecución previstas

Sobre el terreno se dispondrá hormigón pobre HM-15 de limpieza, con un espesor

El recubrimiento de las armaduras no será inferior a 5cm Las armaduras se apoyarán sobre separadores

#### CLIADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN EHE-08 HORMIGÓN

COADINO DE ESI ECII	ICACIONES SEGOI	1 LIIL-00 HOR	IIIdon											
ELEMENTO ESTRUCTURAL	NIVEL DE CONTROL	COEFICIENTE DE SEGURIDAD	TIPO DE HORMIGÓN	RESISTENCIA DE CÁLCULO	CONSISTENCIA UNE	TAMAÑO MÀXIMO DE ÁRIDO	EXPOSICIÓN AMBIENTAL	RECUBRIMIENTO MÍNIMO Y NOMINAL	MÁXIMA RELACIÓN AGUA CEMENTO	TIPO DE CEMENTO	CONTENIDO MÍNIMO DE CEMENTO	SISTEMA DE COMPACTACIÓN	RESISTENCIA A LOS 7 DÍAS	RESISTENCIA A LOS 28 DÍAS
Zapatas	Estadístico	γ C= 1,50	HA-30/P/30/ <b>I</b> la	20,00 N/mm2	Plástica 5-6 cm	30 mm	<b>l</b> la	70 mm	0,50	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	
Solera	Estadístico	γ C= 1,50	HA-30/B/15/ <b>II</b> a	20,00 N/mm2	Blanda 6-7 cm	15 mm	lla	25-35 mm	0,50	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	>30 N/mm2
Muros de sótano y soportes vinc.	Estadístico	γ C= 1,50	HA-25/B/20/I	16,66 N/mm2	Blanda 6-7 cm	20 mm	I	20-30 mm	0,65	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	>30 N/mm2
Forjados, vigas y losas al interior	Estadístico	γ C= 1,50	HA-25/B/15/I	16,66 N/mm2	Blanda 6-7 cm	15 mm	I	20-30 mm	0,65	CEM II/A-S 32,5	300 Kg/m3	Vibrado	>23 N/mm2	>35 N/mm2
Coeficientes narciales de seguridad	nara las acciones: Permar	nentes VC=150	Permanentes de valor no c	onstante VC=160	Variables 2C=160									

#### CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN EHE-08 ACERO

ELEMENTO ESTRUCTURAL	NIVEL DE CONTROL	COEFICIENTE DE SEGURIDAD	TIPO DE ACERO	RESISTENCIA DE CÁLCULO
Zapatas	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
Solera	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
Muros de sótano y soportes vinc.	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
Forjados, vigas y losas al interior	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
El acero está garantizado por la marca AENOR				

#### CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN CTE SE-M (Anejo E) MADERA LAMINADA

ESPECIE ARBÓREA	CLASE RESISTENTE	RESISTENCIA A FLEXIÓN	RESISTENCIA TRACCIÓN PARALELA	RESISTENCIA TRACCIÓN NORMAL	RESISTENCIA COMPRESIÓN PARALELA	RESISTENCIA COMPRESIÓN NORMAL	RESISTENCIA A CORTANTE	MÓDULO ELASTICIDAD PARALELO	MÓDULO ELASTICIDAD PERCENTIL	MÓDULO EL. PERPENDICULAR MEDIO	MÓDULO TRANSVERSAL MEDIO	DENSIDAD CARACTERÍSTICA
Abeto de Suecia	GL28h	28 N/mm2	19'5N/mm2	0.45N/mm2	26.5N/mm2	3'0N/mm2	3'2N/mm2	12'6KN/mm2	10'2KN/mm2	0'42KN/mm2	0'78KN/mm2	410Kg/m3
Abeto de Suecia	GL32h	32 N/mm2	22'5N/mm2	0.50N/mm2	29N/mm2	3'3N/mm2	3'8N/mm2	13'7KN/mm2	11'1KN/mm2	0'46KN/mm2	0'85KN/mm2	430Kg/m3
 Fabricada según UN	E-396, pegada con	colas de resorcina	a homologadas por	OTTO GRAF INSTIT	UT, tratada con p	rotección fungo-in	secticida para la cl	ase de riesgo l				

#### PROCESO DE MONTAJE// Estructura madera

Tras la realización de toda la estructura de hormigón circundante se procederá a la colocación de la estructura de madera, previo replanteo de la posición definitiva de sus elementos.

Paso 1 // Colocación de pilares // Realización de taladros y posterior anclaje de los pernos con adhesivos epoxi especiales para tal fin tipo Sikadur -42. Dichos anclajes deberán ser ensayados 'in situ'

Paso 2 // Colocación de refuerzos // Montaje de travesaños 120x100 mm GL28h para limitar la luz de pandeo de los pilares y permitir así su

Paso 3 // Colocación de vigas aulas // Montaje de las vigas con herraje oculto según lo indicado en las plantas de estructuras

Paso 4 // Colocación de refuerzos en testeros // Montaje de travesaños 120x100 mm en los testeros de las aulas para posterior anclaje de los paneles estructurales, arriostrando la estructura en esa dirección

Paso 5 // Colocación de vigas principales taller // Montaje de las vigas con herraje oculto según lo indicado en las plantas de estructuras

Paso 6 // Colocación de vigas secundarias taller // Montaje de las vigas con herraje tipo cazoleta coartando el pandeo lateral de las vigas princ., enrasando ambas vigas en su plano superior

Paso 7 // Atornillado de paneles de cubierta // A fin de arriostrar los planos de forjados los tableros de viruta orientada tipo OSB/3 especiales para uso estructural en ambientes húmedos de e=18mm serán fijados a las vigas mediante tornillería vista autoperforante de acero galvanizado y cabeza avellanada con ranura en cruz

Paso 8 // Atornillado de paneles laterales // Para dotar de consistencia a todo el conjunto de la estructura de madera los tableros OSB/3 especiales para uso estructural en amibientes húmedos de e=18mm serán fijados a pilares y refuerzos mediante tornillería vista autoperforante de acero galvanizado y cabeza avellanada con ranura en cruz

Tras la ejecución de este paso se procederá a la colocación de la barrera de vapor continua sobre estos paneles. El proceso de ejecución para rematar los paneles de cubierta y fachada seguirá los criterios establecidos en los planos de Construcción. Cualquier cambio sobre lo expuesto a estos planes será comunicado a la Dirección Facultativa para su previa aprobación.

#### CUADRO DE ESTIMACIÓN DE ACCIONES SEGÚN CTE SE-AE

Descripción	R. Acceso	Z. Pública	Z. Admin.	Forj. Cub.	Cub. madera
Categoría uso	C5	C5	В	G1	G1
Tipo de forjado	Losa H.A. e=20cm	Forj. unidir. e=30cm	Losa H.A. e=30cm	Losa H.A. e=25cm	P. Sandwich e=15.60cm
Peso propio	5'00kN/m²	3'91kN/m²	7'50kN/m²	6'25kN/m²	1'40kN/m²
Acabados	0'50kN/m²	0′50kN/m²	0'50kN/m ²	1′00kN/m²	I 4UKIN/III
Tabiquería		1′00kN/m²	1'00kN/m²		
Sobr. de uso	5'00kN/m²	5'00kN/m²	2'00kN/m²	1'00kN/m²	0'40kN/m²
Sobr. nieve	0'30kN/m²			0′30kN/m²	0'30kN/m²

#### CUADRO DE RECUBRIMIENTOS MÍNIMOS SEGÚN EHE-08

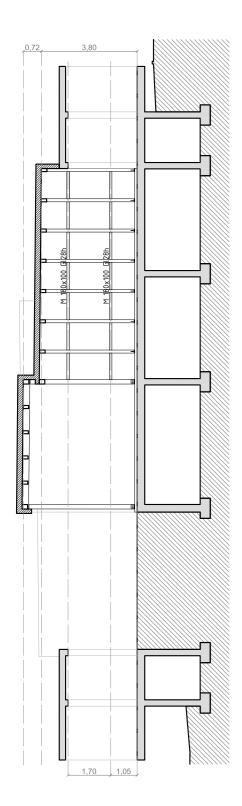
crase de exposición	Tipo de cemento	hormigón (N/mm2)	50	100
	Cualquiera	fck ≥ 25	15	25
	CEM1	25 ≤ fck < 40	15	25
lla		fck ≥ 40	10	20
lid.	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	20	30
	el caso de empleo de aditivos	fck ≥ 40	15	25
	CEM1	25 ≤ fck < 40	20	30
IIb	CEITI	fck ≥ 40	15	25
IIU	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	25	35
	el caso de empleo de aditivos	fck > 40	20	30

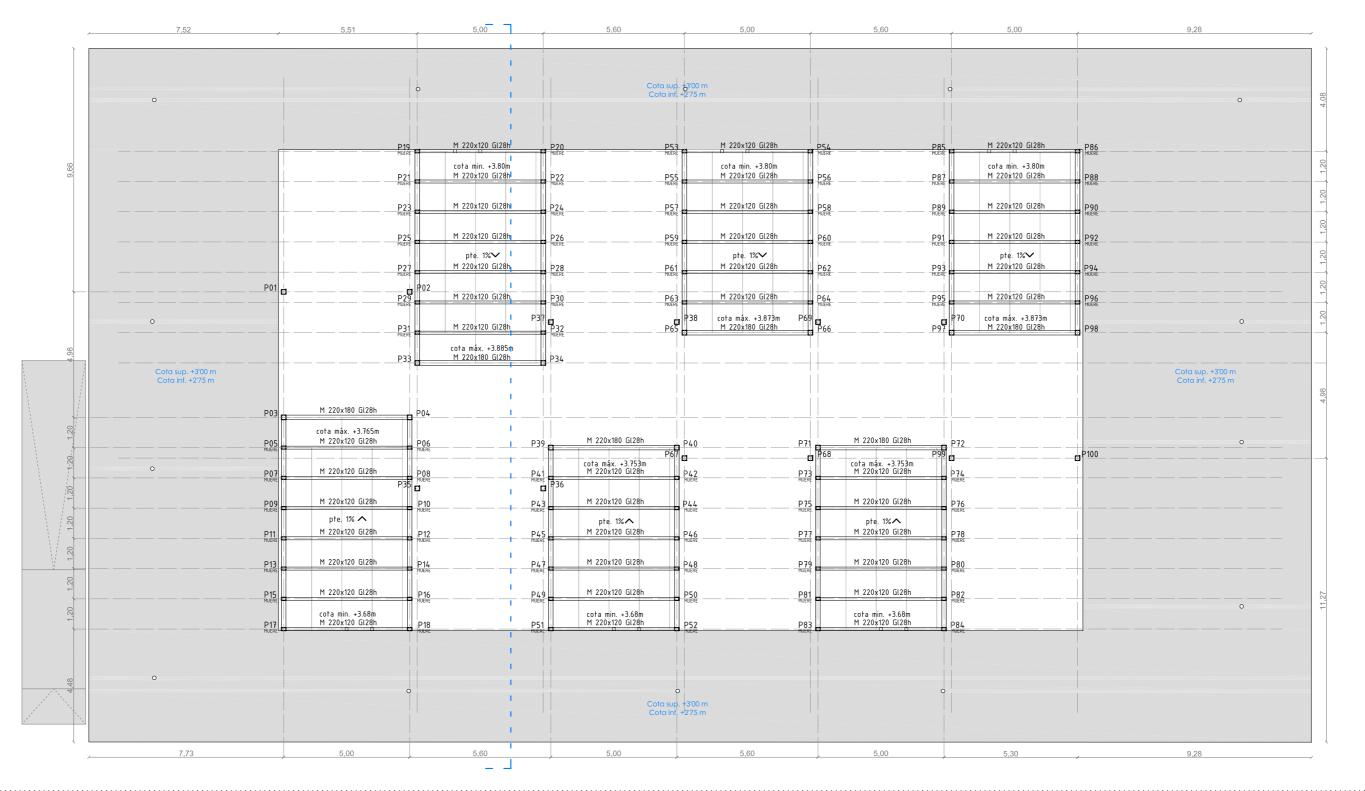
# ESTRUCTURA MADERA // Esquema

#### ESCUELA INFANTIL EN ARTEIXO ALUM. HUGO MALVAR ALVAREZ

TUT. ENRIQUE BLANCO LORENZO







Todos los niveles y medidas serán revisados en obra

Todos los planos de estructura serán coordinados con los de arquitectura Cualquier discrepancia deberá ser comunicada a la Dirección Facultativa

Para todos aquellos extremos no definidos explicitamente en el presente

#### ESPECIFICACIONES GENERALES CIMENTACIÓN

Tensión admisible estimada: 2,00kg/m2

El valor de la tensión admisible deberá ser confirmado previa ejecución de la cimentación con un estudio geotécnico realizado en la parcela para las cotas de ejecución previstas

Sobre el terreno se dispondrá hormigón pobre HM-15 de limpieza, con un espesor

El recubrimiento de las armaduras no será inferior a 5cm Las armaduras se apoyarán sobre separadores

#### CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN EHE-08 HORMIGÓN

COMBING DE LOI ECII														
ELEMENTO ESTRUCTURAL	NIVEL DE CONTROL	COEFICIENTE DE SEGURIDAD	TIPO DE HORMIGÓN	RESISTENCIA DE CÁLCULO	CONSISTENCIA UNE	TAMAÑO MÁXIMO DE ÁRIDO	EXPOSICIÓN AMBIENTAL	RECUBRIMIENTO MÍNIMO Y NOMINAL	MÁXIMA RELACIÓN AGUA CEMENTO	TIPO DE CEMENTO	CONTENIDO MÍNIMO DE CEMENTO	SISTEMA DE COMPACTACIÓN	RESISTENCIA A LOS 7 DÍAS	RESISTENCIA A LOS 28 DÍAS
Zapatas	Estadístico	$\gamma$ C= 1,50	HA-30/P/30/ <b>I</b> la	20,00 N/mm2	Plástica 5-6 cm	30 mm	<b>l</b> la	70 mm	0,50	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	
Solera	Estadístico	γ C= 1,50	HA-30/B/15/ <b>II</b> a	20,00 N/mm2	Blanda 6-7 cm	15 mm	<b>l</b> la	25-35 mm	0,50	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	>30 N/mm2
Muros de sótano y soportes vinc.	Estadístico	γ C= 1,50	HA-25/B/20/I	16,66 N/mm2	Blanda 6-7 cm	20 mm	I	20-30 mm	0,65	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	>30 N/mm2
Forjados, vigas y losas al interior	Estadístico	γ C= 1,50	HA-25/B/15/I	16,66 N/mm2	Blanda 6-7 cm	15 mm	I	20-30 mm	0,65	CEM II/A-S 32,5	300 Kg/m3	Vibrado	>23 N/mm2	>35 N/mm2
Conficientes parsiales de cogunidad	nana las assisnes. Benna	pontos VC-1EA	Donmanantos de valer no s	anatanta NC-160	Variables 2/C-160									

#### CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN EHE-08 ACERO

nado previa ejecución de la la parcela para las cotas de	ELEMENTO ESTRUCTURAL	NIVEL DE CONTROL	COEFICIENTE DE SEGURIDAD	TIPO DE ACERO	RESISTENCIA DE CÁLCULO
	Zapatas	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
-15 de limpieza, con un espesor	Solera	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
	Muros de sótano y soportes vinc.	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
a 5cm	Forjados, vigas y losas al interior	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
	El acero está garantizado por la marca AENOR	····		·	

# CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN CTE SE-M (Anejo E) MADERA LAMINADA

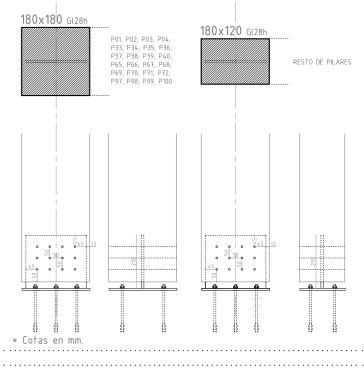
IA .0	ESPECIE ARBÓREA	CLASE RESISTENTE	RESISTENCIA A FLEXIÓN	RESISTENCIA TRACCIÓN PARALELA	RESISTENCIA TRACCIÓN NORMAL	RESISTENCIA COMPRESIÓN PARALELA	RESISTENCIA COMPRESIÓN NORMAL	RESISTENCIA A CORTANTE	MÖDULO ELASTICIDAD PARALELO	MÓDULO ELASTICIDAD PERCENTIL	MODULO EL. PERPENDICULAR MEDIO	MODULO TRANSVERSAL MEDIO	DENSIDAD CARACTERÍSTICA	
	Abeto de Suecia	GL28h	28 N/mm2	19'5N/mm2	0.45N/mm2	26.5N/mm2	3'0N/mm2	3'2N/mm2	12'6KN/mm2	10'2KN/mm2	0'42KN/mm2	0'78KN/mm2	410Kg/m3	
	Abeto de Suecia	GL32h	32 N/mm2	22'5N/mm2	0.50N/mm2	29N/mm2	3'3N/mm2	3'8N/mm2	13'7KN/mm2	11'1KN/mm2	0'46KN/mm2	0'85KN/mm2	430Kg/m3	
													_	

Fabricada según UNE-396, pegada con colas de resorcina homologadas por OTTO GRAF INSTITUT, tratada con protección fungo-insecticida para la clase de riesgo I

#### CUADRO DE PILARES

Para mejorar la reacción al fuego de la estructura de madera se ha optado por uniones ocultas para ejecutar todas los encuentros. Los herrajes siempre se colocarán con su lado de mayor inercia en la dirección de la carga principal.

ESC. 1/10



#### ESPECIFICACIONES DE FORJADO

#### PANEL SANDWICH e= 15'60 cm

Forjado mediante panel sandwich con cara inferior de tablero de viruta orientada OSB/3 especial para uso estructural en ambiente húmedo e=18mm, barrera de vapor tipo FR Kalzip, rastrelado compuesto por lisones de madera tratada para una clase de uso 3.1 de pino silvestre macizo de 120 x 60 mm de sección, aislamiento térmico-acústico de lana mineral natural en forma de paneles semi-rígidos de espesor 120 mm (2x60mm),  $\lambda$  = 0.032 W/mK, tipo KNAUF Panel Plus y acabado superior mediante paneles de viruta orientada de pino especiales para uso estructural en ambiente húmedo (OSB/3), espesor 18 mm. Anclado a estructura mediante tornillería autoperforante de acero galvanizado y cabeza avellanada con ranura en cruz. Espesor total e= 15'6 cm. Dimensiones de los paneles 2400x1200 mm. Peso propio (contando acabado de cubierta) PP= 1'40kN/m²

#### CUADRO DE ESTIMACIÓN DE ACCIONES SEGÚN CTE SE-AE

Descripción	R. Acceso	Z. Pública	Z. Admin.	Forj. Cub.	Cub. madera
Categoría uso	C5	C5	В	G1	G1
Tipo de forjado	e=20cm	e=30cm	e=30cm	e=25cm	P. Sandwich e=15.60cm
Peso propio	5'00kN/m²	3'91kN/m²	7'50kN/m²	6'25kN/m²	1'/ OkN/m²
Acabados	0'50kN/m ²	0'50kN/m²	0'50kN/m ²	1′00kN/m²	1 4UKIN/III
Tabiquería		1′00kN/m²	1'00kN/m²		
Sobr. de uso	5'00kN/m²	5'00kN/m²	2'00kN/m²	1'00kN/m²	0'40kN/m²
Sobr. nieve	0'30kN/m²			0′30kN/m²	0'30kN/m²

#### CUADRO DE RECUBRIMIENTOS MÍNIMOS SEGÚN EHE-08

crase de exposición	Tipo de cemento	hormigón (N/mm2)	50	100
1	Cualquiera	fck ≥ 25	15	25
	CEM1	25 ≤ fck < 40	15	25
lla		fck ≥ 40	10	20
IId	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	20	30
	el caso de empleo de aditivos	fck ≥ 40	15	25
	CEM1	25 ≤ fck < 40	20	30
ПР		fck ≥ 40	15	25
	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	25	35
	el caso de empleo de aditivos	fck ≥ 40	20	30

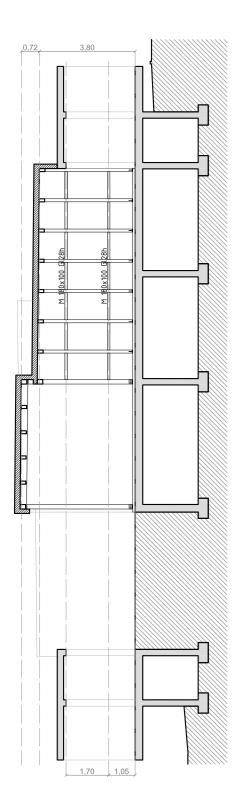
#### FORJADO CUBIERTA // Aulas

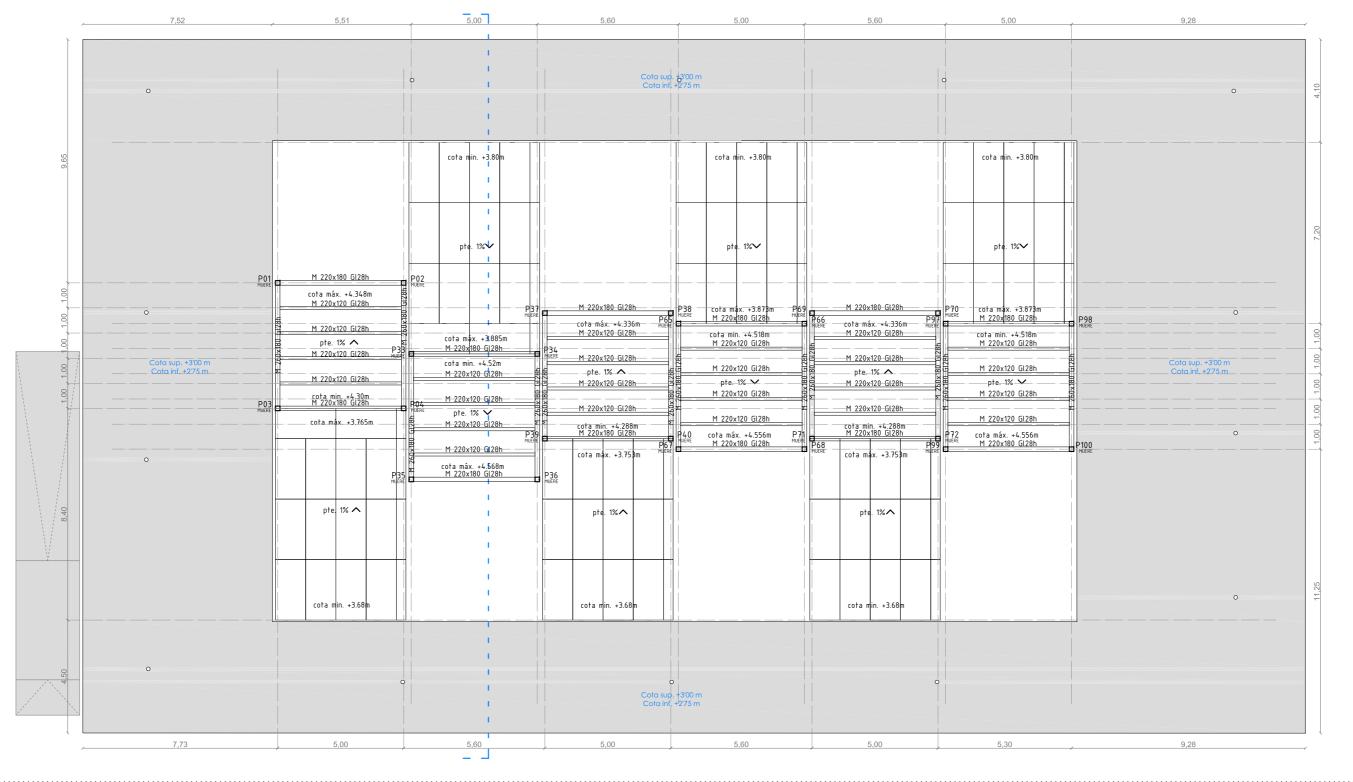
ESC. 1/150

# ESCUELA INFANTIL EN ARTEIXO

ALUM. HUGO MALVAR ALVAREZ TUT. ENRIQUE BLANCO LORENZO







Todos los niveles y medidas serán revisados en obra

Todos los planos de estructura serán coordinados con los de arquitectura Cualquier discrepancia deberá ser comunicada a la Dirección Facultativa

Para todos aquellos extremos no definidos explicitamente en el presente proyecto se seguirán las indicaciones de las normativas vigentes de obligado

#### ESPECIFICACIONES GENERALES CIMENTACIÓN

Tensión admisible estimada: 2,00kg/m2

El valor de la tensión admisible deberá ser confirmado previa ejecución de la cimentación con un estudio geotécnico realizado en la parcela para las cotas de ejecución previstas

Sobre el terreno se dispondrá hormigón pobre HM-15 de limpieza, con un espesor

El recubrimiento de las armaduras no será inferior a 5cm Las armaduras se apoyarán sobre separadores

#### CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN EHE-08 HORMIGÓN

COMBING DE EGI ECII	ichicionico ocaon	. בווב סס ווסוגו	110011											
ELEMENTO ESTRUCTURAL	NIVEL DE CONTROL	COEFICIENTE DE SEGURIDAD	TIPO DE HORMIGÓN	RESISTENCIA DE CÁLCULO	CONSISTENCIA UNE	TAMAÑO MÁXIMO DE ÁRIDO	EXPOSICIÓN AMBIENTAL	RECUBRIMIENTO MÍNIMO Y NOMINAL	MÁXIMA RELACIÓN AGUA CEMENTO	TIPO DE CEMENTO	CONTENIDO MÍNIMO DE CEMENTO	SISTEMA DE COMPACTACIÓN	RESISTENCIA A LOS 7 DÍAS	RESISTENCIA A LOS 28 DÍAS
Zapatas	Estadístico	γ C= 1,50	HA-30/P/30/ <b>I</b> la	20,00 N/mm2	Plástica 5-6 cm	30 mm	<b>l</b> la	70 mm	0,50	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	
Solera	Estadístico	$\gamma$ C= 1,50	HA-30/B/15/ <b>II</b> a	20,00 N/mm2	Blanda 6-7 cm	15 mm	lla	25-35 mm	0,50	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	>30 N/mm2
Muros de sótano y soportes vinc.	Estadístico	γ C= 1,50	HA-25/B/20/I	16,66 N/mm2	Blanda 6-7 cm	20 mm	I	20-30 mm	0,65	III/B 42,5/SR	350 Kg/m3	Vibrado	>20 N/mm2	>30 N/mm2
Forjados, vigas y losas al interior	Estadístico	$\gamma$ C= 1,50	HA-25/B/15/I	16,66 N/mm2	Blanda 6-7 cm	15 mm	I	20-30 mm	0,65	CEM II/A-S 32,5	300 Kg/m3	Vibrado	>23 N/mm2	>35 N/mm2
Conficientes narriales de seguridad	nara las acciones. Perman	nentes VC-150	Permanentes de valor no c	onstante VC-160	Variables 20-160									

#### CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN EHE-08 ACERO

ELEMENTO ESTRUCTURAL	NIVEL DE CONTROL	COEFICIENTE DE SEGURIDAD	TIPO DE ACERO	RESISTENCIA DE CÁLCULO
Zapatas	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
Solera	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
Muros de sótano y soportes vinc.	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
Forjados, vigas y losas al interior	Normal	γ C= 1,15	B-500-S	434,78 N/mm2
El acero está garantizado por la marca A	AENOR			

# CUADRO DE ESPECIFICACIONES SEGÚN CTE SE-M (Anejo E) MADERA LAMINADA

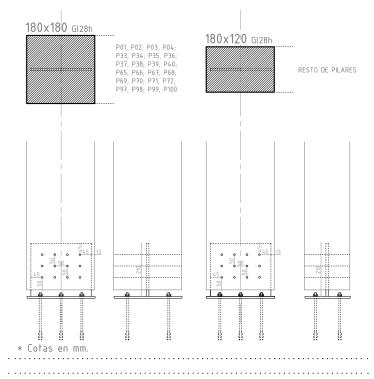
IA .0	ESPECIE ARBÓREA	CLASE RESISTENTE	RESISTENCIA A FLEXIÓN	RESISTENCIA TRACCIÓN PARALELA	RESISTENCIA TRACCIÓN NORMAL	RESISTENCIA COMPRESIÓN PARALELA	RESISTENCIA COMPRESIÓN NORMAL	RESISTENCIA A CORTANTE	MÓDULO ELASTICIDAD PARALELO	MÓDULO ELASTICIDAD PERCENTIL	MÓDULO EL. PERPENDICULAR MEDIO	MODULO TRANSVERSAL MEDIO	DENSIDAD CARACTERÍSTICA	
	Abeto de Suecia	GL28h	28 N/mm2	19'5N/mm2	0.45N/mm2	26.5N/mm2	3'0N/mm2	3'2N/mm2	12'6KN/mm2	10'2KN/mm2	0'42KN/mm2	0'78KN/mm2	410Kg/m3	
	Abeto de Suecia	GL32h	32 N/mm2	22'5N/mm2	0.50N/mm2	29N/mm2	3'3N/mm2	3'8N/mm2	13'7KN/mm2	11'1KN/mm2	0'46KN/mm2	0'85KN/mm2	430Kg/m3	

Fabricada según UNE-396, pegada con colas de resorcina homologadas por OTTO GRAF INSTITUT, tratada con protección fungo-insecticida para la clase de riesgo I

#### CUADRO DE PILARES

Para mejorar la reacción al fuego de la estructura de madera se ha optado por uniones ocultas para ejecutar todas los encuentros. Los herrajes siempre se colocarán con su lado de mayor inercia en la dirección de la carga principal.

ESC. 1/10



#### ESPECIFICACIONES DE FORJADO

#### PANEL SANDWICH e= 15'60 cm

Forjado mediante panel sandwich con cara inferior de tablero de viruta orientada OSB/3 especial para uso estructural en ambiente húmedo e=18mm, barrera de vapor tipo FR Kalzip, rastrelado compuesto por lisones de madera tratada para una clase de uso 3.1 de pino silvestre macizo de 120 x 60 mm de sección, aislamiento térmico-acústico de lana mineral natural en forma de paneles semi-rígidos de espesor 120 mm (2x60mm),  $\lambda$  = 0.032 W/mK, tipo KNAUF Panel Plus y acabado superior mediante paneles de viruta orientada de pino especiales para uso estructural en ambiente húmedo (OSB/3), espesor 18 mm. Anclado a estructura mediante tornillería autoperforante de acero galvanizado y cabeza avellanada con ranura en cruz. Espesor total e= 15'6 cm. Dimensiones de los paneles 2400x1200 mm. Peso propio (contando acabado de cubierta) PP= 1'40kN/m²

#### CUADRO DE ESTIMACIÓN DE ACCIONES SEGÚN CTE SE-AE

Descripción	R. Acceso	Z. Pública	Z. Admin.	Forj. Cub.	Cub. madera
Categoría uso	C5	C5	В	G1	G1
Tipo de forjado	e=20cm	e=30cm	e=30cm	e=25cm	
Peso propio	5'00kN/m²	3'91kN/m²	7′50kN/m²	6'25kN/m²	1'/ OkN/m²
Acabados	0'50kN/m²	0′50kN/m²	0'50kN/m²	1′00kN/m²	1 4UKN/III
Tabiquería		1′00kN/m²	1′00kN/m²		
Sobr. de uso	5'00kN/m²	5'00kN/m²	2'00kN/m²	1'00kN/m²	0'40kN/m²
Sobr. nieve	0'30kN/m²			0′30kN/m²	0'30kN/m²

#### CUADRO DE RECUBRIMIENTOS MÍNIMOS SEGÚN EHE-08

Clase de exposicion	TIPO de cemento	hormigón (N/mm2)	50	100			
	Cualquiera	fck ≥ 25	15	25			
	CEM1	25 ≤ fck < 40	15	25			
lla		fck ≥ 40	10	20			
IId	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	20	30			
	el caso de empleo de aditivos	fck ≥ 40	15	25			
	CEM1	25 ≤ fck < 40	20	30			
IIb	CEITI	fck ≥ 40	15	25			
	Otros tipos de cementos o en	25 ≤ fck < 40	25	35			
	el caso de empleo de aditivos	fck ≥ 40		30			

ESC. 1/150 FORJADO CUBIERTA // Taller

# ESCUELA INFANTIL EN ARTEIXO

ALUM. HUGO MALVAR ALVAREZ TUT. ENRIQUE BLANCO LORENZO

