



ANEJO N.3 CÁLCULO ESTRUCTURAL

Título: Diseño de la estructura de un edificio del Centro Socio Cultural del barrio del Cabañal, situado en la esquina de las calles Eugenia Viñes y Doctor Marcos Sopena (Valencia).

Alumno: Luis Alcaide Ginés.

GRADO EN INGENIERIA DE OBRAS PÚBLICAS



ÍNDICE

1. OBJETO.....	2
2. DESCRIPCIÓN DEL EDIFICIO	2
3. BASES DE CÁLCULO.....	4
3.1 Normativa	4
3.2. Ambiente y Recubrimientos	4
3.2.1. Tipo de Ambiente	4
3.2.1.1. Clase General de exposición.....	4
3.2.1.2. Clase Específica de exposición.....	5
3.2.2. Recubrimientos Considerados.....	5
3.2.2.1. Recubrimiento nominal	6
3.3. Materiales a utilizar	6
3.3.1. Elementos estructurales de hormigón	6
3.3.2. Elementos estructurales de acero	7
3.4. Coeficientes de Seguridad	7
3.4.1. Estado límite último (ELU)	7
3.4.1.1. Coeficientes parciales de seguridad de los materiales.....	7
3.4.1.2. Coeficientes parciales de seguridad de las acciones	7
3.4.2. Estado límite de servicio (ELS)	8
3.4.2.1. Coeficientes parciales de seguridad de los materiales.....	8
3.4.2.1. Coeficientes parciales de seguridad de las acciones	8
3.5. Acciones adoptadas en el cálculo.....	8
3.5.1 Cargas Permanentes (G)	8
3.5.1.1. Peso Propio (PP)	8
3.5.1.2. Cargas muertas (CM)	8
3.5.2. Cargas Variables (Q).....	10
3.5.2.1. Sobrecargas de uso (SCU).....	10
3.5.2.2. Viento	10
3.5.2.3. Sismo	10
3.5.2.4. Acciones térmicas.....	10
3.5.2.5. Nieve.....	10

3.6. Combinaciones de Acciones Consideradas	11
3.6.1. Estado límite último (ELU).....	11
3.6.2. Estado límite de servicio (ELS).....	11
3.6.3. Coeficientes de combinación	12
4. DESCRIPCIÓN DE LOS ELEMENTOS DE LA ESTRUCTURA.....	13
4.1. Cimentaciones.....	13
4.2. Pilares.....	13
4.3. Vigas	13
4.4. Cerchas	13
4.5. Forjados.....	14
4.6 Tabla Resumen Elementos.....	15
5. PREDIMENSIONAMIENTO-COMPROBACIÓN (cálculos a mano).....	16
5.1. Predimensionado Viga	16
5.1.1 Obtención de los esfuerzos aproximados	16
5.1.2. Dimensionamiento de varias secciones de una viga.....	17
5.1.3. Comparación (mano-cype) entre las áreas necesarias calculadas.....	20
5.2. Predimensionado cercha metálica.....	20
5.2.1. Estimación del canto de la celosía (h)	20
5.2.2. Predimensionamiento de los cordones de la celosía.....	21
5.3. Predimensionado Forjado.....	22
5.4. Comprobación de esfuerzos en base de pilar	22
5.5. Cálculo dimensiones escalera	23
6. ANÁLISIS ESTRUCTURAL (Cálculos Cype).....	24
6.1 Esfuerzos pésimos en pilares y pantallas	24
6.2 Armado de pilares y pantallas.....	30
6.3 Armado de Vigas	34
6.4 Listado de Combinaciones	59

1. OBJETO

El objeto del presente documento es describir el procedimiento seguido en el diseño de la estructura de un edificio que forma parte del Centro Socio Cultural del barrio del Cabañal, así como definir y justificar las comprobaciones que se han llevado a cabo para la verificación de algunos elementos que componen dicha estructura. El edificio a estudiar ha sido el “módulo 3”, situado más al oeste de la parcela.

Para la comprobación de dichos elementos que han despertado cierto interés, se han llevado a cabo un estudio más detallado según la normativa, que se detalla en los epígrafes “3. Bases de cálculo” y “5. Predimensionamiento-Comprobación (cálculos a mano)” del presente documento.

2. DESCRIPCIÓN DEL EDIFICIO

El edificio estudiado (módulo 3) forma parte de un conjunto de 3 edificios que conforman un Centro Socio Cultural. La estructura consta de 4 plantas, en las cuales se desarrollan diferentes usos que se describen a continuación:

- La planta baja alberga una biblioteca infantil, una serie de salas de estudio en grupo, y una sala de exposiciones.
- La planta 1 alberga una sala de ordenadores, y una gran biblioteca de adultos.
- La planta 2 alberga varias salas de reuniones/charlas y el patio de butacas principales del teatro-auditorio.
- La planta 3 alberga varias clases de música, y el palco del teatro-auditorio.
- La planta 4 alberga la cubierta, con todas las instalaciones necesarias del edificio.

Todo ello está más detallado el documento “II. Planos”

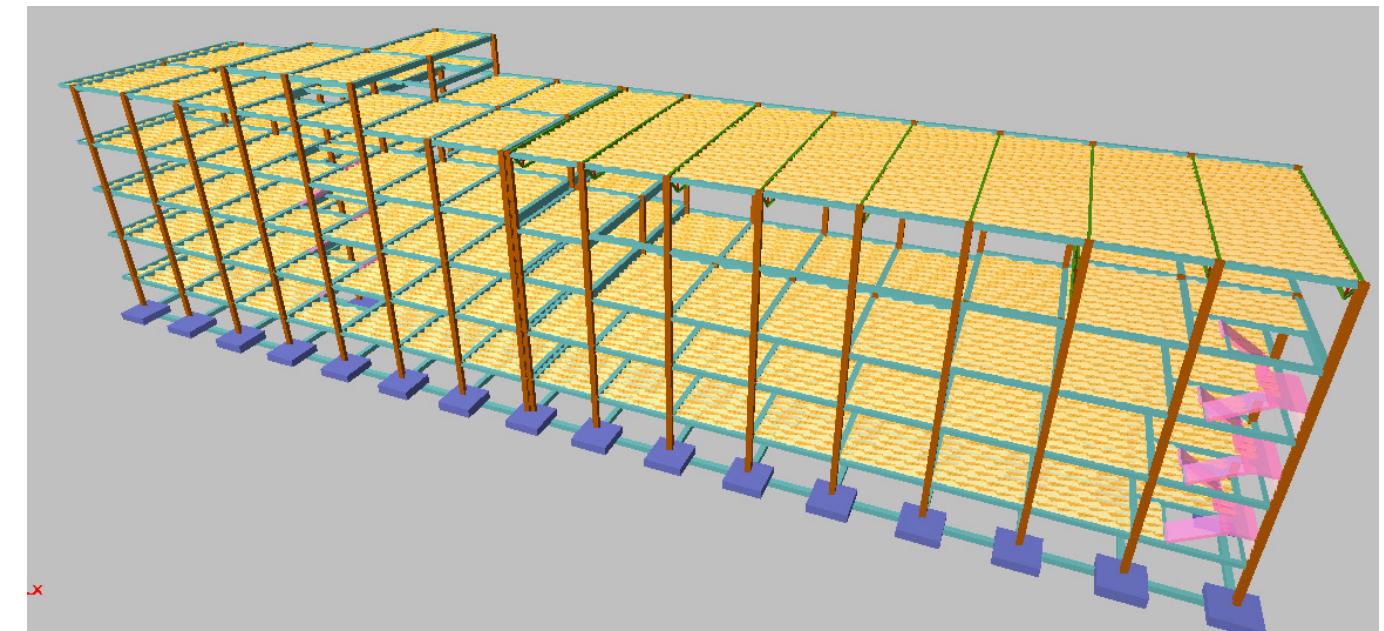


Figura 2.1. Vista 3D del módulo a estudiar, obtenido mediante el programa “CYPE”.

T.F.G: Diseño de la estructura de un edificio del Centro Socio Cultural del barrio del Cabañal (GIOP).
Anejo N.3 Cálculo Estructural.

84

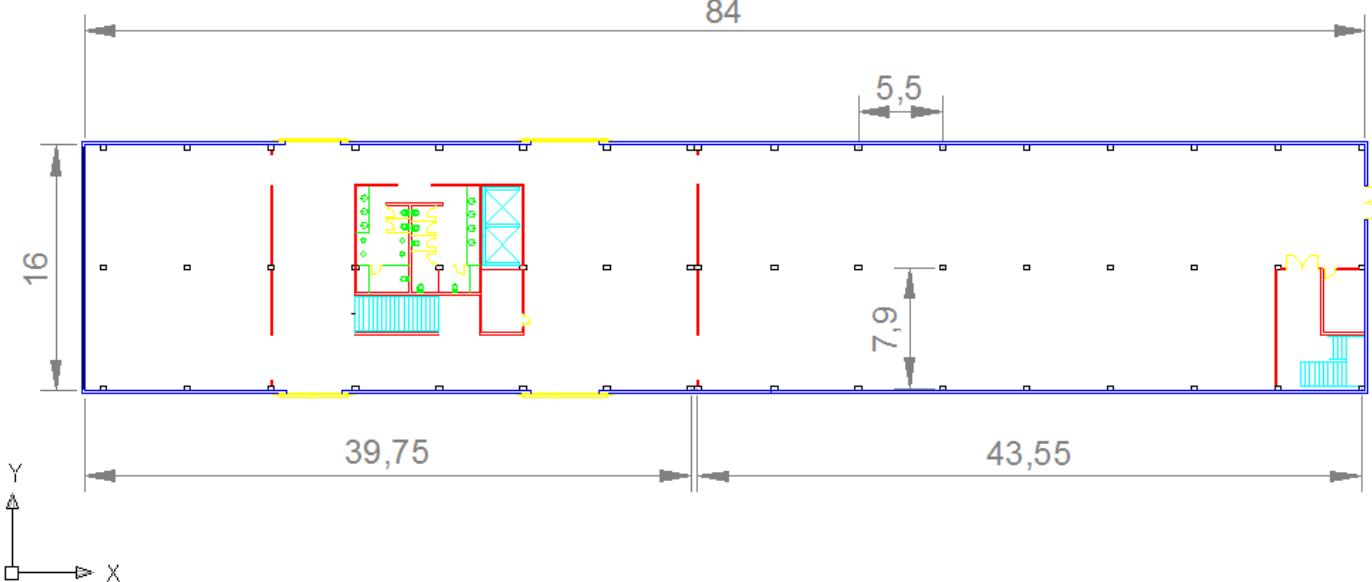


Figura 2.2. Planta tipo del módulo 3

El módulo 3 tiene unas dimensiones en planta de 84m x 16m (dirección X e Y locales respectivamente), con una altura total de 18,5m. Siendo la altura entre forjados de 4m, excepto en el último forjado que se ha decidido 4,5m, debido a la instalación de varias cerchas de gran canto.

Los pilares en la dirección X local tienen una luz entre ejes de 5,5m, y en la dirección Y local tiene una luz entre ejes de 7,9m. Dichos pilares tienen unas medidas de 0,4m X 0,3m. La estructura está compuesta por 16 pórticos dobles que se repiten a lo largo de ella, uno de estos pórticos se duplica al existir una junta de dilatación en el edificio.

Una parte de la estructura alberga un teatro-auditorio, en cuya parte los dos últimos forjados los pórticos no tendrán pilares intermedios, así que las vigas de cubierta en dicho tramo deberán ser abordados por un dimensionamiento mediante cerchas de acero, que cubrirán unas luces de 15,8m.

Todo ello desarrollado con un forjado unidireccional con nervios "in situ" y bovedillas de Poliestireno expandido, con un canto de 30cm.

En cuanto a la cimentación, tenemos una cimentación de tipo superficial, compuesta por zapatas aisladas cuadradas centradas sobre cada pilar, con un lado de 2,6m y un canto de 0,6m.

Todos estos elementos están descritos y detallados más adelante, en el apartado "4. Descripción de los elementos de la estructura" de este documento.

A continuación, se adjunta una tabla con la relación de plantas, sus alturas y las cotas relativas del edificio:

DATOS DE LAS PLANTAS

Nº	NOMBRE	ALTURA (m)	COTA (m)
4	Cubierta	----	16,5
3	Planta Tercera	4,5	12
2	Planta Segunda	4	8
1	Planta Primera	4	4
0	Planta Baja	4	0

3. BASES DE CÁLCULO

3.1 Normativa

El cálculo de la estructura del presente proyecto se ha realizado conforme a las prescripciones recogidas en las siguientes normas:

- EHE-08, Instrucción de Hormigón Estructural.
- CTE, Código Técnico de la Edificación.
 - o DB_SE (Documento Básico de Seguridad Estructural).
 - o DB_SE-AE (Documento Básico de Seguridad Estructural, Acciones en la Edificación).
 - o DB_SE-C (Documento Básico de Seguridad Estructural, Cimientos).
 - o DB_SE-A (Documento Básico de Seguridad Estructural, Acero).
- EAE, Instrucción Española de Acero Estructural.
- NCSE-02, Norma de Construcción Sismorresistente: parte general y edificación.

3.2. Ambiente y Recubrimientos

3.2.1. Tipo de Ambiente

Para definir el tipo de ambiente de nuestra obra deberemos consultar el punto “8.2. Bases de Cálculo Adicionales Orientadas a la Durabilidad” de la EHE-08, según el cual el tipo de ambiente al que está sometido un elemento estructural viene definido por el conjunto de condiciones físicas y químicas a las que está expuesto, y que puede llegar a provocar su degradación como consecuencia de efectos diferentes a los de las cargas y solicitudes consideradas en el análisis estructural.

Así que tendremos una clase general de exposición y otra clase específica de exposición.

3.2.1.1. Clase General de exposición

Dicho apartado lo consultaremos en la Tabla 8.2.2 de la EHE, que se muestra a continuación:

Tabla 8.2.2
Clases generales de exposición relativas a la corrosión de las armaduras

CLASE GENERAL DE EXPOSICIÓN				DESCRIPCIÓN	EJEMPLOS	
Clase	Subclase	Designación	Tipo de proceso			
Normal	Humedad alta	I	Ninguno	<ul style="list-style-type: none"> - Interiores de edificios, no sometidos a condensaciones. - Elementos de hormigón en masa. 	<ul style="list-style-type: none"> - Elementos estructurales de edificios, incluido los forjados, que estén protegidos de la intemperie. 	
		IIa	Corrosión de origen diferente de los cloruros	<ul style="list-style-type: none"> - Interiores sometidos a humedades relativas medias altas ($> 65\%$) o a condensaciones. - Exteriores en ausencia de cloruros, y expuestos a lluvia en zonas con precipitación media anual superior a 600 mm. - Elementos enterrados o sumergidos. 	<ul style="list-style-type: none"> - Elementos estructurales en sótanos no ventilados. - Cimentaciones. - Estribos, pilas y tableros de puentes en zonas sin impermeabilizar con precipitación media anual superior a 600 mm. - Tableros de puentes impermeabilizados, en zonas con sales de deshielo y precipitación media anual superior a 600 mm. - Elementos de hormigón, que se encuentren a la intemperie o en las cubiertas de edificios en zonas con precipitación media anual superior a 600 mm. - Forjados en cámara sanitaria, o en interiores en cocinas y baños, o en cubierta no protegida. 	
	Humedad media	IIb	Corrosión de origen diferente de los cloruros	<ul style="list-style-type: none"> - Exteriores en ausencia de cloruros, sometidos a la acción del agua de lluvia, en zonas con precipitación media anual inferior a 600 mm. 	<ul style="list-style-type: none"> - Elementos estructurales en construcciones exteriores protegidas de la lluvia. - Tableros y pilas de puentes, en zonas de precipitación media anual inferior a 600 mm. 	
	Marina	Aérea	IIIa	Corrosión por cloruros	<ul style="list-style-type: none"> - Elementos de estructuras marinas, por encima del nivel de pleamar. - Elementos exteriores de estructuras situadas en las proximidades de la línea costera (a menos de 5 km). 	<ul style="list-style-type: none"> - Elementos estructurales de edificaciones en las proximidades de la costa. - Puentes en las proximidades de la costa. - Zonas aéreas de diques, pantalanes y otras obras de defensa litoral. - Instalaciones portuarias.
		Sumergida	IIIb	Corrosión por cloruros	<ul style="list-style-type: none"> - Elementos de estructuras marinas sumergidas permanentemente, por debajo del nivel mínimo de bajamar. 	<ul style="list-style-type: none"> - Zonas sumergidas de diques, pantalanes y otras obras de defensa litoral. - Cimentaciones y zonas sumergidas de pilas de puentes en el mar.
	En zona de carrera de mareas y en zonas de salpicaduras	IIIc	Corrosión por cloruros	<ul style="list-style-type: none"> - Elementos de estructuras marinas situadas en la zona de salpicaduras o en zona de carrera de mareas. 	<ul style="list-style-type: none"> - Zonas situadas en el recorrido de marea de diques, pantalanes y otras obras de defensa litoral. - Zonas de pilas de puentes sobre el mar, situadas en el recorrido de marea. 	
Con cloruros de origen diferente del medio marino		IV	Corrosión por cloruros	<ul style="list-style-type: none"> - Instalaciones no impermeabilizadas en contacto con agua que presente un contenido elevado de cloruros, no relacionados con el ambiente marino. - Superficies expuestas a sales de deshielo no impermeabilizadas. 	<ul style="list-style-type: none"> - Piscinas e interiores de los edificios que las albergan. - Pilas de pasos superiores o pasarelas en zonas de nieve. - Estaciones de tratamiento de agua. 	

Figura 3.1. Tabla 8.2.2. Clases generales de exposición relativas a la corrosión de las armaduras (EHE).

Estructura: En el caso de nuestra edificación, todos nuestros elementos de hormigón van a estar situados en interiores de edificios y protegidos de la intemperie, así que tendremos una clase general de exposición no agresiva tipo I.

También les aplicaremos a los elementos de vigas, pilares y forjados vistos en el interior una capa fina de pintura “Concretal Base” de KEIM. Se trata de una pintura de capa fina para hormigón, a base de sol-silicato, para aplicaciones decorativas y para aplicaciones protectoras cubrientes en capa fina. De esta forma le daremos color al hormigón y también lo protegeremos contra la penetración de sustancias agresivas procedentes de la atmósfera.

Cimentación: En el caso de la cimentación, al tener elementos con una humedad media alta y estar enterrados, tendremos una clase general de exposición tipo IIa.

3.2.1.2. Clase Específica de exposición

Para saber la clase de exposición deberemos mirar la tabla “8.2.3.a Clases específicas de exposición relativas a otros procesos de deterioro distinto a la corrosión” de la EHE y compararlos con el contenido de sulfatos del agua existente/cercana a la obra. En los diferentes datos del estudio geotécnico, se ha obtenido que el contenido de sulfatos (SO_4) en agua es de 348 mg SO_4/Kg . Este valor es tal que la EHE establece que existe ataque débil al hormigón (Qa).

Estructura: La clase específica de exposición será Qa.

Cimentación: La clase específica de exposición será Qa.

3.2.2. Recubrimientos Considerados

Para poder obtener el recubrimiento nominal debemos consultar el apartado “37.2.4. Recubrimientos” de la EHE-08.

37.2.4 Recubrimientos

El recubrimiento de hormigón es la distancia entre la superficie exterior de la armadura (incluyendo cercos y estribos) y la superficie del hormigón más cercana.

A los efectos de esta Instrucción, se define como recubrimiento mínimo de una armadura pasiva aquel que debe cumplirse en cualquier punto de la misma. Para garantizar estos valores mínimos, se prescribirá en el proyecto un valor nominal del recubrimiento r_{nom} , definido como:

$$r_{\text{nom}} = r_{\text{min}} + \Delta r$$

donde:

r_{nom} Recubrimiento nominal

r_{min} Recubrimiento mínimo

Δr Margen de recubrimiento, en función del nivel de control de ejecución,

Figura 3.2. Obtención del recubrimiento nominal, y los factores que intervienen. Se encuentra el apartado 37.2.4. de la EHE.

Primero tendremos que definir la vida útil de la estructura, la resistencia mínima característica del hormigón, el tipo de cemento, así como el recubrimiento mínimo y el margen de recubrimiento. Todo ello explicado a continuación:

- Vida útil:

En nuestro caso será de 50 años.

Tabla 5
Vida útil nominal de los diferentes tipos de estructura⁽¹⁾

Tipo de estructura	Vida útil nominal
Estructuras de carácter temporal ⁽²⁾	Entre 3 y 10 años
Elementos reemplazables que no forman parte de la estructura principal (por ejemplo, barandillas, apoyos de tuberías)	Entre 10 y 25 años
Edificios (o instalaciones) agrícolas o industriales y obras marítimas	Entre 15 y 50 años
Edificios de viviendas u oficinas y estructuras de ingeniería civil (excepto obras marítimas) de repercusión económica baja o media	50 años
Edificios de carácter monumental o de importancia especial	100 años
Puentes y otras estructuras de ingeniería civil de repercusión económica alta	100 años

⁽¹⁾ Cuando una estructura esté constituida por diferentes partes, podrá adoptarse para tales partes diferentes valores de vida útil, siempre en función del tipo y características de la construcción de las mismas.

⁽²⁾ En función del propósito de la estructura (exposición temporal, etc.). En ningún caso se considerarán como estructuras de carácter temporal aquellas estructuras de vida útil nominal superior a 10 años.

Figura 3.3. Tabla 5 Vida útil nominal de los diferentes tipos de estructura (EHE).

- f_{ck} hormigón (mínimo):

En nuestro caso será:

Cimentación = 25 MPa

Estructura = 25 MPa

Tabla 37.3.2.b
Resistencias mínimas recomendadas en función de los requisitos de durabilidad (*)

Parámetro de dosificación	Tipo de hormigón	Clase de exposición											
		I	IIa	IIb	IIIa	IIb	IIIc	IV	Qa	Qb	Qc	H	F
Resistencia mínima (N/mm ²)	Masa	20	—	—	—	—	—	—	30	30	35	30	30
	Armado	25	25	30	30	30	35	30	30	30	35	30	30
	Pretensado	25	25	30	30	35	35	35	30	35	35	30	30

(*) Estos valores reflejan las resistencias que pueden esperarse con carácter general cuando se emplean áridos de buena calidad y se respetan las especificaciones estrictas de durabilidad incluidas en esta Instrucción. Se trata de una tabla meramente orientativa, al objeto de fomentar la deseable coherencia entre las especificaciones de durabilidad y las especificaciones de resistencia. En este sentido, se recuerda que en algunas zonas geográficas en las que los áridos sólo pueden cumplir estrictamente las especificaciones definidas para ellos en esta Instrucción, puede ser complicado obtener estos valores.

Figura 3.4. Tabla 37.3.2.b. Resistencias mínimas recomendadas en función de los requisitos de durabilidad (EHE).

- Tipo de cemento:

El cemento elegido será:

Cimentación = CEMI

Estructura = CEMI



- Recubrimiento mínimo

En nuestro caso será:

Cimentación = 15 mm

Estructura = 15 mm

Tabla 37.2.4.1.a
Recubrimientos mínimos (mm) para las clases generales de exposición I y II

Clase de exposición	Tipo de cemento	Resistencia característica del hormigón [N/mm²]	Vida útil de proyecto (t_p , (años))	
			50	100
I	Cualquiera	$f_{ck} \geq 25$	15	25
II a	CEM I	$25 \leq f_{ck} < 40$	15	25
		$f_{ck} \geq 40$	10	20
	Otros tipos de cementos o en el caso de empleo de adiciones al hormigón	$25 \leq f_{ck} < 40$	20	30
		$f_{ck} \geq 40$	15	25
II b	CEM I	$25 \leq f_{ck} < 40$	20	30
		$f_{ck} \geq 40$	15	25
	Otros tipos de cementos o en el caso de empleo de adiciones al hormigón	$25 \leq f_{ck} < 40$	25	35
		$f_{ck} \geq 40$	20	30

Figura 3.5. Tabla 37.2.4.1.a Recubrimientos mínimos para las clases generales de exposición I y II (EHE).

- Margen de recubrimiento

En nuestro caso será de 10m, por el control normal de la ejecución.

- Δr Margen de recubrimiento, en función del nivel de control de ejecución, y cuyo valor será:

0 mm en elementos prefabricados con control intenso de ejecución

5 mm en el caso de elementos ejecutados *in situ* con nivel intenso de control de ejecución, y

10 mm en el resto de los casos

3.2.2.1. Recubrimiento nominal

Con todos los datos calculados anteriormente, obtenemos los siguientes recubrimientos nominales a tener en cuenta en el cálculo y construcción de la obra.

Estructura = 15 + 10 = **25mm**

Cimentación = 15 + 10 = **25mm**

R. Nominal	
Estructura	25 mm
Cimentación	25 mm

3.3. Materiales a utilizar

3.3.1. Elementos estructurales de hormigón

Deberemos cumplir las exigencias mínimas que exige a norma EHE en la tabla 37.3.2.b., con lo que tomamos las siguientes decisiones:

- Hormigón para cimentación: Cumpliremos con la exigencia mínima, utilizando un hormigón de 25 MPa.
- Hormigón para la estructura: Por la existencia de luces aproximadas de 6m entre pilares y los problemas que podemos encontrar en ciertas vigas respecto a la fisuración y flechas, elegiremos un hormigón de 30MPa para beneficiar a los parámetros que afectan a ella.

Tabla 37.3.2.b
Resistencias mínimas recomendadas en función de los requisitos de durabilidad (*)

Parámetro de dosificación	Tipo de hormigón	Clase de exposición											
		I	IIa	IIb	IIIa	IIIb	IIIc	IV	Va	Vb	Vc	H	F
Resistencia mínima (N/mm²)	Masa	20	—	—	—	—	—	—	30	30	35	30	30
	Armando	25	25	30	30	30	35	30	30	30	35	30	30
	Pretensado	25	25	30	30	35	35	35	30	35	35	30	30

(*) Estos valores reflejan las resistencias que pueden esperarse con carácter general cuando se emplean áridos de buena calidad y se respetan las especificaciones estrictas de durabilidad incluidas en esta Instrucción. Se trata de una tabla meramente orientativa, al objeto de fomentar la deseable coherencia entre las especificaciones de durabilidad y las especificaciones de resistencia. En este sentido, se recuerda que en algunas zonas geográficas en las que los áridos sólo pueden cumplir estrictamente las especificaciones definidas para ellos en esta Instrucción, puede ser complicado obtener estos valores.

Figura 3.6. Tabla 37.3.2.b. Resistencias mínimas recomendadas en función de los requisitos de durabilidad (EHE).

Cimentación: Hormigón armado HA-25/B/20/IIa

- Módulo de elasticidad secante a 28 días: 27,26 MPa
- Módulo de elasticidad tangente a 28 días: 32,03 MPa
- Coeficiente de Poisson: 0,2
- Coeficiente de dilatación térmica: $\alpha = 10^{-5} ^\circ C^{-1}$
- Peso específico: 25 kN/m³
- Resistencia característica del hormigón: 25 Mpa
- Consistencia: blanda
- Tamaño máximo del árido: 20mm

Estructura: Hormigón armado HA-30/B/15/I

- Módulo de elasticidad secante a 28 días:	28,58 MPa
- Módulo de elasticidad tangente a 28 días:	33,58 MPa
- Coeficiente de Poisson:	0,2
- Coeficiente de dilatación térmica:	$\alpha = 10^{-5} \text{ }^{\circ}\text{C}^{-1}$
- Peso específico:	30 kN/m ³
- Resistencia característica del hormigón:	30 Mpa
- Consistencia:	blanda
- Tamaño máximo del árido:	15mm

3.3.2. Elementos estructurales de acero

Acero estructural: S275JR

- Densidad:	7850 kg/m ³
- Módulo de elasticidad:	E=210000 N/mm ²
- Módulo de rigidez:	G=81000 N/mm ²
- Coeficiente de Poisson:	0,3
- Coeficiente de dilatación térmica:	$\alpha = 1,2 \cdot 10^{-5} \text{ }^{\circ}\text{C}^{-1}$
- Límite elástico:	f _y =275 N/mm ²
- Límite de rotura:	f _u =410 N/mm ²

Acero para armaduras pasivas: B500S

- Densidad:	7850 kg/m ³
- Módulo de elasticidad:	E=210000 N/mm ²
- Módulo de rigidez:	G=81000 N/mm ²
- Coeficiente de Poisson:	0,3
- Coeficiente de dilatación térmica:	$\alpha = 1,2 \cdot 10^{-5} \text{ }^{\circ}\text{C}^{-1}$
- Límite elástico:	f _y =500 MPa
- Límite de rotura:	f _u =550 MPa
- Relajación f _s / f _y	$\geq 1,05$
- Alargamiento total bajo carga máxima:	$\geq 5 \%$
- Alargamiento de rotura	$\geq 12 \%$

3.4. Coeficientes de Seguridad

3.4.1. Estado límite último (ELU)

3.4.1.1. Coeficientes parciales de seguridad de los materiales

Según el CTE los coeficientes de seguridad de los materiales según estados de límite últimos son los siguientes:

- Coeficiente de seguridad del hormigón:	$\gamma_c = 1,5$
- Coeficiente de seguridad del acero pasivo:	$\gamma_s = 1,15$
- Coeficiente de seguridad del acero estructural:	
→ Coeficiente de seguridad relativo a la plastificación del material:	$\gamma_{M0} = 1,05$
→ Coeficiente de seguridad relativo a los fenómenos de inestabilidad:	$\gamma_{M1} = 1,05$
→ Coeficiente de seguridad relativo a la resistencia a rotura en tracción:	$\gamma_{M2} = 1,25$

3.4.1.2. Coeficientes parciales de seguridad de las acciones

Consultaremos la tabla 4.1. del Documento Básico de Seguridad Estructural (DB-SE) del CTE.

Tabla 4.1 Coeficientes parciales de seguridad (γ) para las acciones

Tipo de verificación ⁽¹⁾	Tipo de acción	Situación persistente o transitoria desfavorable	favorable
Resistencia	Permanente Peso propio, peso del terreno	1,35	0,80
	Empuje del terreno	1,35	0,70
	Presión del agua	1,20	0,90
Estabilidad	Variable	1,50	0
	desestabilizadora	estabilizadora	
	Permanente Peso propio, peso del terreno	1,10	0,90
Estabilidad	Empuje del terreno	1,35	0,80
	Presión del agua	1,05	0,95
Estabilidad	Variable	1,50	0

⁽¹⁾ Los coeficientes correspondientes a la verificación de la resistencia del terreno se establecen en el DB-SE-C

Figura 3.7. Tabla 4.1. Coeficientes parciales de seguridad para las acciones en las comprobaciones de resistencia y estabilidad (CTE).

3.4.2. Estado límite de servicio (ELS)

3.4.2.1. Coeficientes parciales de seguridad de los materiales

Tanto el CTE como la EHE adoptan para el estudio de los estados límites de servicio coeficientes parciales de seguridad con valores iguales a la unidad:

- Coeficiente de seguridad del hormigón: $\gamma_c = 1,0$
- Coeficiente de seguridad del acero pasivo: $\gamma_s = 1,0$

3.4.2.1. Coeficientes parciales de seguridad de las acciones

Consultaremos la tabla 12.2. de la EHE.

Tabla 12.2
Coeficientes parciales de seguridad para las acciones, aplicables para la evaluación de los Estados Límite de Servicio

Tipo de acción		Efecto favorable	Efecto desfavorable
Permanente		$\gamma_G = 1,00$	$\gamma_G = 1,00$
Pretensado	Armadura pretesa	$\gamma_P = 0,95$	$\gamma_P = 1,05$
	Armadura postesa	$\gamma_P = 0,90$	$\gamma_P = 1,10$
Permanente de valor no constante		$\gamma_{G^*} = 1,00$	$\gamma_{G^*} = 1,00$
Variable		$\gamma_a = 0,00$	$\gamma_a = 1,00$

Figura 3.8. Tabla 12.2. Coeficientes parciales de seguridad para las acciones en estados límites de servicio (EHE).

3.5. Acciones adoptadas en el cálculo

A continuación, se detallan todas las cargas que se contemplan en el actual proyecto.

3.5.1 Cargas Permanentes (G)

3.5.1.1. Peso Propio (PP)

Se refiere al peso propio de la propia estructura (pilares y vigas)

3.5.1.2. Cargas muertas (CM)

Corresponde a los elementos no estructurales que gravitan sobre los elementos estructurales. Tenemos del tipo superficiales y del tipo lineales.

En nuestro caso serán:

- a) **Forjado:** $q_{forjado} = 2,5 \text{ kN/m}^2$

Esta carga comprende el elemento constructivo del forjado, sin tener en cuenta el falso techo y el pavimento. Después de decidir el tipo de forjado a utilizar, se ha obtenido el dato a través de la ficha técnica del forjado.

- b) **Pavimento forjado:** $q_{pavim.} = 0,8 \text{ kN/m}^2$

Esta carga se refiere al pavimento que se pondrá sobre el forjado en todas las plantas, excepto la cubierta. Se ha elegido una baldosa hidráulica de 0,05m espesor total, cuyo peso se ha obtenido de la tabla C.3, dentro del Documento Básico de Seguridad Estructural, Acciones en la Edificación (DB-SE, AE) del CTE.

Tabla C.3 Peso por unidad de superficie de elementos de pavimentación

Materiales y elementos	Peso kN/m ²	Materiales y elementos	Peso kN/m ²
Baldosa hidráulica o cerámica (incluyendo material de agarre)		Linóleo o loseta de goma y mortero	
0,03 m de espesor total	0,50	20 mm de espesor total	0,50
0,05 m de espesor total	0,80	Parque y tarima de 20 mm de espesor sobre rastreles	0,40
0,07 m de espesor total	1,10	Tarima de 20 mm de espesor rastreles recibidos con yeso	0,30
Corcho aglomerado		Terrazo sobre mortero, 50 mm espesor	0,80
tarima de 20 mm y rastrel	0,40		

Figura 3.9. Tabla 12.2. Coeficientes parciales de seguridad para las acciones en estados límites de servicio (EHE).

- c) **Falso techo:** $q_{f.techo} = 0,3 \text{ kN/m}^2$

Dicha carga se refiere al falso techo que se colocara debajo de cada forjado. Sirve para rebajar la altura del techo real y habilitar un espacio para el paso de canalizaciones, tuberías, etc. Consultado varias páginas webs de diferentes fabricantes se ha llegado a la decisión de aplicar el valor de 0,3 kN/m².

- d) **Escaleras:** $q_{esc} = 30 \text{ kN/ml}$

Se estima una carga en cada parte de apoyo de la escalera de 30 kN/ml, carga obtenida mediante un predimensionamiento desarrollado en el apartado "5.4. Cálculo dimensiones escalera" del presente documento.

- e) **Cerramientos:** $q_{cerram.} = 10,58 \text{ kN/m}^2$

Para los cerramientos se va a utilizar un cerramiento formado por una Hoja de albañilería exterior y tabique interior; grueso total < 0,25 m, y complementado con una fachada ventilada "gama Vanguard" del fabricante ULMA.



Tabla C.5 Peso propio de elementos constructivos

Elemento	Peso	
	kN / m ²	
Forjados		
Chapa grecada con capa de hormigón; grueso total < 0,12 m	2	
Forjado unidireccional, luces de hasta 5 m; grueso total < 0,28 m	3	
Forjado uni o bidireccional; grueso total < 0,30 m	4	
Forjado bidireccional, grueso total < 0,35 m	5	
Losa maciza de hormigón, grueso total 0,20 m	5	
Cerramientos y particiones (para una altura libre del orden de 3,0 m) incluso enlucido	kN / m	
Tablero o tabique simple; grueso total < 0,09 m	3	
Tabicón u hoja simple de albañilería; grueso total < 0,14 m	5	
Hoja de albañilería exterior y tabique interior; grueso total < 0,25 m	7	
Soldados (incluyendo material de agarre)	kN / m ²	
Lámina pegada o moqueta; grueso total < 0,03 m	0,5	
Pavimento de madera, cerámico o hidráulico sobre plastón; grueso total < 0,08 m	1,0	
Placas de piedra, o peldañoado; grueso total < 0,15 m	1,5	
Cubierta, sobre forjado (peso en proyección horizontal)	kN / m ²	
Faldones de chapa, tablero o paneles ligeros	1,0	
Faldones de placas, teja o pizarra	2,0	
Faldones de teja sobre tableros y tabiques palomeros	3,0	
Cubierta plana, recocido, con impermeabilización vista protegida	1,5	
Cubierta plana, a la catalana o invertida con acabado de grava	2,5	
Rellenos	kN / m ³	
Aqua en aljibes o piscinas	10	
Terreno, como en jardinerías, incluyendo material de drenaje ⁽¹⁾	20	

⁽¹⁾ El peso total debe tener en cuenta la posible desviación de grueso respecto a lo indicado en planos.

Figura 3.10. Tabla 12.2. Coeficientes parciales de seguridad para las acciones en estados límites de servicio (EHE).

	SENCILLEZ Y ECONOMÍA	ADAPTABILIDAD Y FLEXIBILIDAD	PERSONALIZACIÓN INFINITA
Espesor de Placa (mm)	9	14	-
Longitud (mm)	600/1000/1200	600.....1800	1800 max
Altura (mm)	300/450/600	250.....900	900 max
Peso (Kg/m ²)	23	33	-
Textura	Desierto, Luna, Oceano	Aire, Tierra, Agua	Según Autor
Colores	Monocromos	Monocromo & Policromo	Según Autor
Sistema de fijación	Grapa Vista	Fijación continua Oculta	Fijación Oculta
Sistema de colocación	Horizontal	Horizontal y/o Vertical	Según Proyecto
Junta (mm)	10 mm alineada	3 mm junta alternada y/o alineada	3 mm min. Junta según proyecto

Figura 3.11. Tabla comparativa de diferentes gamas de fachadas ventiladas que ofrece la empresa ULMA. Recurso web.

Como nuestra altura entre forjados es de 4 m, obtendremos la siguiente carga del cerramiento:

$$\text{Hoja de albañilería} \rightarrow \frac{7 \text{ kN/m}}{3 \text{ m}} = \frac{X}{4 \text{ m}} \rightarrow X = 9,3 \text{ kN/m}$$

$$\text{Fachada Ventilada} \rightarrow 33 \text{ kg/m}^2 \equiv 0,32 \text{ kN/m}^2 \rightarrow 4 \text{ m} = 1,28 \text{ kN/m}$$

$$\text{Carga del cerramiento} \rightarrow 9,3 \text{ kN/m} + 1,28 \text{ kN/m} = 10,58 \text{ kN/m}$$

$$\text{Carga del cerramiento} = 10,58 \text{ kN/m}$$

f) Peso propio Tabiquería Interior: $q_{\text{tab}} = 1 \text{ kN/m}^2$

Según el Código Técnico de la Edificación en el apartado “2.1. Peso propio” del Documento Básico de Seguridad Estructura, Acciones en la Edificación (DB SE-AE), considera, en general, un valor de 1 kN/m² el peso propio de los tabiques interiores para viviendas. Este valor se queda de lado de la seguridad, ya que en el uso de los espacios proyectados no se suele disponer de mucha tabiquería, pero para prevenir distribuciones en los diferentes futuros usos que se puedan realizar, ya que las plantas son bastantes diáfanas, se decide aplicar dicho valor.

g) Instalaciones de la cubierta: $q_{\text{inst.}} = 5 \text{ kN/m}^2$

Se ha considerado a tener en cuenta el peso extra que añadirán las instalaciones necesarias para dotar al edificio de un completo confort, como aire acondicionado, calefacción y otros servicios. Para ello se han consultado diferentes fabricantes de dichas instalaciones y se ha decidido aplicar un valor de 500 kg/m², es decir, una carga de 5 kN/m² en las zonas donde se colocarán estas instalaciones.

h) Patio de butacas y Palco: $q_{\text{butacas}} = 0,7 \text{ kN/m}^2$

Para la realización de la inclinación necesaria en el patio de butacas y en el palco se ha decidido la siguiente solución: Sobre la solera de patio de butacas se han colocado tabiquillos conejeros de ladrillo cerámico sobre los que se apoyan bardos cerámicos con capa de compresión de 5 cms de espesor de hormigón tipo HM-20/B/20/I y el pavimento, para dejar cámara inferior para la colocación de los conductos y rejillas de climatización. Después de la consulta de diferentes fabricantes de ladrillos cerámicos y de butacas, todo ello se ha considerado que tiene un peso de 0,7 kN/m².

3.5.2. Cargas Variables (Q)

3.5.2.1. Sobrecargas de uso (SCU)

Consultaremos la tabla 3.1. del Documento Básico de Seguridad Estructural en Acciones de la Edificación (DB SE-AE) del CTE.

Tabla 3.1. Valores característicos de las sobrecargas de uso

Categoría de uso		Subcategorías de uso		Carga uniforme [kN/m ²]	Carga concentrada [kN]
A	Zonas residenciales	A1	Viviendas y zonas de habitaciones en, hospitales y hoteles	2	2
		A2	Trasteros	3	2
B	Zonas administrativas			2	2
C	Zonas de acceso al público (con la excepción de las superficies pertenecientes a las categorías A, B, y D)	C1	Zonas con mesas y sillas	3	4
		C2	Zonas con asientos fijos	4	4
		C3	Zonas sin obstáculos que impidan el libre movimiento de las personas como vestíbulos de edificios públicos, administrativos, hoteles; salas de exposición en museos; etc.	5	4
		C4	Zonas destinadas a gimnasio u actividades físicas	5	7
		C5	Zonas de aglomeración (salas de conciertos, estadios, etc)	5	4
D	Zonas comerciales	D1	Locales comerciales	5	4
		D2	Supermercados, hipermercados o grandes superficies	5	7
E	Zonas de tráfico y de aparcamiento para vehículos ligeros (peso total < 30 kN)			2	20 ⁽¹⁾
F	Cubiertas transitables accesibles sólo privadamente ⁽²⁾			1	2
G	Cubiertas accesibles únicamente para conservación ⁽³⁾	G1 ⁽⁷⁾	Cubiertas con inclinación inferior a 20°	1 ⁽⁴⁾⁽⁶⁾	2
		G2	Cubiertas ligeras sobre correas (sin forjado) ⁽⁵⁾	0,4 ⁽⁴⁾	1
			Cubiertas con inclinación superior a 40°	0	2

Figura 3.12. Tabla 3.1. Valores característicos de las sobrecargas de uso, la carga repartida se utiliza para análisis globales y la carga puntual cuando se analicen elementos particulares.

En nuestro caso tendremos las siguientes sobrecargas de uso:

- C1: **3 kN/m²**, zona con mesas y sillas (aulas y bibliotecas).
- C2: **4 kN/m²**, zona con asientos fijos (teatro-auditorio).
- C3: **5 kN/m²**, zona sin obstáculos que impidan el libre movimiento de las personas (vestíbulo y sala de exposición).
- G1: **1 kN/m²**, cubierta accesible únicamente para conservación, con inclinación inferior a 20°.

3.5.2.2. Viento

Se tendrá en cuenta la acción del viento, y para ello, consultaremos el “Anejo D. Acción del viento” en el DB SE-AE del CTE y se introducirán los siguientes parámetros en el programa “CYPE”:

- País donde se encuentra la obra → **España**
- Zona eólica de la obra → **Zona A**
Obtenido de la “Figura D.1” del apartado “D.1 Presión dinámica” del anexo indicado.
- Grado de aspereza → **Zona I. Borde del mar o de un lago**
Obtenido de la “Tabla D.2 Coeficientes para tipo de entorno” del apartado “D.2. Coeficiente de exposición” del anexo antes mencionado.

3.5.2.3. Sismo

No se tendrá en cuenta para el cálculo de la estructura, solo se tendrá en cuenta en la cimentación, a la hora de tomar la decisión de colocar vigas de atado entre las zapatas. Todo ello está desarrollado y explicado en el “Anejo N.2 Estudio Geotécnico” del presente proyecto.

3.5.2.4. Acciones térmicas

Según el apartado 3.4.1. del Documento Básico de Seguridad Estructural en Acciones de la Edificación (DB-SE-AE) del CTE, “en edificios habituales con elementos estructurales de hormigón o acero, pueden no considerarse las acciones térmicas cuando se dispongan juntas de dilatación de forma que no existan elementos continuos de más de 40 m de longitud”. Aunque la norma anteriormente vigente (NBE-AE/88) permitía variar entre 30 y 50 m: “Esta distancia suele aumentarse a 50 m si los pilares son de rigidez pequeña y reducirse a 30 m si los pilares son de rigidez grande”. Además de saber por medio de diferentes estudios que también es factible aplicar esta última idea.

Con todo lo anteriormente expuesto, en nuestro edificio no se contemplarán las acciones térmicas, ya que tendremos una junta de dilatación que separe el edificio en dos partes de diferentes dimensiones no mayor a 50 m.

3.5.2.5. Nieve

Consultaremos el apartado 3.5.1. del DB-SE-AE del CTE, en el cual se nos dice que en cubiertas planas de edificios de pisos situados a menos de 1.000 m de altitud (sobre el nivel del mar), debe considerarse 1,00 kN/m². Pero para ajustar más dicho valor nos iremos al “Anejo E. Datos climáticos” del DB_SE-AE, donde se nos muestra:



Figura 3.13. Zonas climáticas de invierno (CTE).

Altitud (m)	Zona de clima invernal, (según figura E.2)						
	1	2	3	4	5	6	7
0	0,3	0,4	0,2	0,2	0,2	0,2	0,2
200	0,5	0,5	0,2	0,2	0,3	0,2	0,2
400	0,6	0,6	0,2	0,3	0,4	0,2	0,2
500	0,7	0,7	0,3	0,4	0,4	0,3	0,2
600	0,9	0,9	0,3	0,5	0,5	0,4	0,2
700	1,0	1,0	0,4	0,6	0,6	0,5	0,2
800	1,2	1,1	0,5	0,8	0,7	0,7	0,2
900	1,4	1,3	0,6	1,0	0,8	0,9	0,2
1.000	1,7	1,5	0,7	1,2	0,9	1,2	0,2
1.200	2,3	2,0	1,1	1,9	1,3	2,0	0,2
1.400	3,2	2,6	1,7	3,0	1,8	3,3	0,2
1.600	4,3	3,5	2,6	4,6	2,5	5,5	0,2
1.800	-	4,6	4,0	-	-	9,3	0,2
2.200	-	8,0	-	-	-	-	-

Figura 3.14. Tabla E.2. Sobrecarga de nieve en un terreno horizontal, en función de la zona de clima invernal y la altitud, respecto el nivel del mar.

Así que al estar nuestra obra en "zona 5" y a nivel del mar, el valor que aplicaremos a nuestra obra será de: **0,2 kN/m²**.

3.6. Combinaciones de Acciones Consideradas

Para cada situación de proyecto se identificarán las hipótesis de carga críticas y para cada una de ellas, el valor de cálculo del efecto de las acciones se obtendrá combinando las acciones que puedan actuar simultáneamente, según los criterios generales que se indican a continuación:

3.6.1. Estado límite último (ELU)

Situaciones Permanentes o Transitorias

$$\sum_{j \geq 1} \gamma_{G,j} G_{k,j} + \sum_{j \geq 1} \gamma_{G^*,j} G_{k,j}^* + \gamma_P P_k + \gamma_{Q,1} Q_{k,1} + \sum_{i > 1} \gamma_{Q,i} \Psi_{0,i} Q_{k,i}$$

3.6.2. Estado límite de servicio (ELS)

Combinación Característica (poco probable)

$$\sum_{j \geq 1} \gamma_{G,j} G_{k,j} + \sum_{j \geq 1} \gamma_{G^*,j} G_{k,j}^* + \gamma_P P_k + \gamma_{Q,1} Q_{k,1} + \sum_{i > 1} \gamma_{Q,i} \Psi_{0,i} Q_{k,i}$$

Combinación Cuasipermanente

$$\sum_{j \geq 1} \gamma_{G,j} G_{k,j} + \sum_{j \geq 1} \gamma_{G^*,j} G_{k,j}^* + \gamma_P P_k + \sum_{i > 1} \gamma_{Q,i} \Psi_{2,i} Q_{k,i}$$

Donde:

$G_{k,j}$ Valor característico de las acciones permanentes.

$G_{k,j}^*$ Valor característico de las acciones permanentes de valor no constante.

P_k Valor característico de la acción del pretensado.

$Q_{k,1}$ Valor característico de la acción variable determinante.

$\Psi_{0,i} Q_{k,i}$ Valor representativo de combinación de las acciones variables concomitantes.

$\Psi_{1,1} Q_{k,1}$ Valor representativo frecuente de la acción variable determinante.

$\Psi_{2,i} Q_{k,i}$ Valores representativos cuasipermanentes de las acciones variables con la acción determinante o con la acción accidental.

3.6.3. Coeficientes de combinación

Estos coeficientes los encontramos en la Tabla 4.2. del Documento Básico de Seguridad Estructural (DB-SE) del CTE, que se muestra a continuación:

Tabla 4.2 Coeficientes de simultaneidad (ψ)

	ψ_0	ψ_1	ψ_2
Sobrecarga superficial de uso (Categorías según DB-SE-AE)			
• Zonas residenciales (Categoría A)	0,7	0,5	0,3
• Zonas administrativas(Categoría B)	0,7	0,5	0,3
• Zonas destinadas al público (Categoría C)	0,7	0,7	0,6
• Zonas comerciales (Categoría D)	0,7	0,7	0,6
• Zonas de tráfico y de aparcamiento de vehículos ligeros con un peso total inferior a 30 kN (Categoría E)	0,7	0,7	0,6
• Cubiertas transitables (Categoría F)		(1)	
• Cubiertas accesibles únicamente para mantenimiento (Categoría G)	0	0	0
Nieve			
• para altitudes > 1000 m	0,7	0,5	0,2
• para altitudes \leq 1000 m	0,5	0,2	0
Viento	0,6	0,5	0
Temperatura	0,6	0,5	0
Acciones variables del terreno	0,7	0,7	0,7

(1) En las cubiertas transitables, se adoptarán los valores correspondientes al uso desde el que se accede.

Figura 3.15. Tabla 4.2. Coeficientes de simultaneidad (CTE).



4. DESCRIPCIÓN DE LOS ELEMENTOS DE LA ESTRUCTURA

A continuación, se adjunta una descripción de los principales elementos que constituyen la estructura a estudiar.

4.1. Cimentaciones

Se utilizan los siguientes materiales:

- Hormigón: Hormigón armado HA-25/B/20/Ila
- Acero: B500S

La cimentación la conforman zapatas aisladas cuadradas de 2,6m de lado, centradas sobre cada pilar, y con un canto de 0,6m. Además, también se han utilizado vigas de atado de dimensiones 40 X 40 cm. Todo ello se desarrolla en el "Anejo N.2 Estudio Geotécnico" del presente proyecto.

4.2. Pilares

Se utilizan los siguientes materiales:

- Hormigón: Hormigón armado HA-25/B/15/I
- Acero: B500S

Los pilares tienen unas dimensiones en planta de 40x30 cm, con diferentes armados según sus solicitudes.

4.3. Vigas

Se utilizan los siguientes materiales:

- Hormigón: Hormigón armado HA-25/B/15/I
- Acero: B500S

Tenemos 3 luces diferentes a salvar, por lo tanto, tendremos 3 dimensiones diferentes de vigas:

- Luces de 5,5 m: Las vigas tienen unas dimensiones transversales de 30 x 30 cm.
- Luces de 7,9 m: Las vigas tienen unas dimensiones transversales de 40 x 60 cm (en algunos casos se ha tenido que utilizar vigas de 50 x 60 debido a la disposición de las armaduras).
- Luces de 15,8 m: Para las vigas que se sitúan en la parte superior del anfiteatro se ha optado por dimensionar cerchas metálicas, ya que en esta parte la luz a salvar es elevada a causa de la imposibilidad de colocar pilares intermedios.

4.4. Cerchas

Se utilizan el siguiente material:

- Acero: S275JR

Para elegir el tipo de cercha a colocar se ha llevado un pequeño estudio sobre las cargas que vamos a tener, el tipo de cubierta a disponer, y la luz a salvar, en los principales tipos de cerchas conocidas:

- Pratt
- Warren
- Howe
- Viga en K
- Bowstring (Arco)

Elegiremos finalmente una viga tipo Pratt plana que tendrá 15,8 m de largo y una distancia entre cordón superior e inferior (*h*) de 1,50 m. Los perfiles utilizados son:

- IPE 200 (extremos de cordón inferior)
- IPE 200 con platabandas laterales (parte central del cordón inferior)
- IPE 80 (cordón superior)
- IPE 180 (diagonales extremas)
- IPE 100 (diagonales centrales)
- IPE 160 (montantes)

Las platabandas tendrán un espesor de 5mm y una altura de 183mm.

A continuación, se muestra un ejemplo ilustrativo de la cercha utilizada:

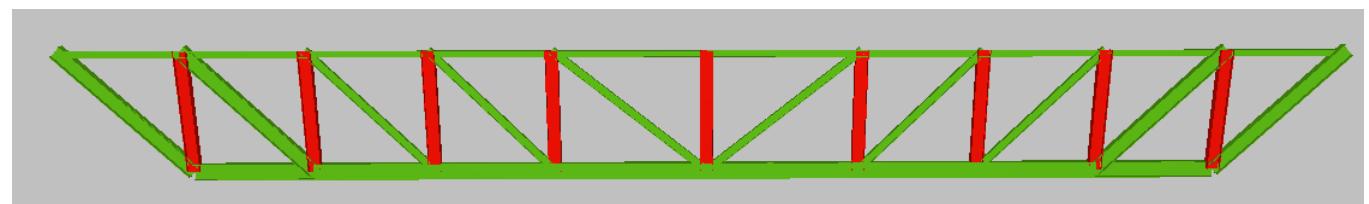


Figura 4.1. Imagen ilustrativa del tipo de cercha a colocar.

Todos esto está justificado mediante los respectivos cálculos en el apartado "5.2. Predimensionado cercha metálica", y también con sus debidos planos en el apartado de "Planos".

4.5. Forjados

La elección del forjado más adecuado, se ha realizado con ayuda del libro “Diseño, Construcción y Patología de los Forjados” de los autores Gerónimo Lozano Apolo y Alfonso Lozano Martínez-Luengas. En dicho libro se muestra la tabla siguiente, en la cual se relaciona los factores que influyen en la elección del forjado, y los tipos de forjado:

TIPOS DE FORJADO	Resistentes			Semi-resistentes			No resistentes					
	De madera	De perfiles metálicos	De hormigón	De paneles	De semivigetas H.A. o C.A.	De cerámica prensada	Mixt. de hormigón-acero	Chapa plegada	Bilireccionales planos	Losa maciza unidireccional	Losa aligerada unidireccional	Reticuladas
FACTORES QUE INFUEN EN LA ELECCION												
ACCIONES	Fuertes sobrecargas	-	+	-	-	-	-	-	-	+	+	+
	Sobrecargas medias	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	+
	Sobrecargas normales	+	-	+	+	+	+	+	+	-	-	+
	Zonas sísmicas	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	+
TIPO	Estructura de hormigón	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Estructura metálica	-	+	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Estructura de vigas mixtas	-	-	-	-	+	+	+	+	-	-	-
	Estructura de semi-vigas	-	-	-	-	+	+	-	-	-	-	-
	Estructura de muros de varias plantas	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	+
	Estructura de muros de una planta	+	-	+	+	+	+	-	-	-	-	-
ESTRUCTURA	Estructura prefabricada	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Estructura sin vigas	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Estructura industrializada	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
ORGANIZACION	Crujías de luces iguales	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Crujías de anchura constante	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Crujías de anchura variable	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Luces de 8 a 10 m	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Luces de 5 a 8 m.	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Luces hasta 5 m	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
TEC. DE CONSTRUC.	Plazo de ejecución corto	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Plazo de ejecución medio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Plazo de ejecución largo	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Elevación manual	+	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Elevación plumas de hasta 800 kg	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Elevación plumas de hasta 600 kg	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
TERRENO	Baja calidad	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Asientos diferenciales medidos	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Asientos diferenciales elevados	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
UBICACION	Zona urbana congestionada	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Zona urbana espacio medio	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Zona urbana espacio libre	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
DISTRIBUCION	Zona rural	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Solar irregular	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Solar regular	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
CONDICIONES AISLANTES	Aislamiento térmico	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Aislamiento acústico	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Aislamiento húmedico	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	Protección contra el fuego	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

Figura 4.2. Tabla de libro Diseño, Construcción y Patología de los Forjados” que relaciona los factores que influyen en la elección de los forjados y los tipos de forjados.

Con dichas pautas se ha llegado a la conclusión de que los forjados más apropiados para esta construcción son:

- Forjado de viguetas pretesas.
- Forjados de placas alveolares.

Nos decantamos por el forjado de viguetas pretesas por el proceso constructivo de la unión entre las vigas y el forjado, que se detalla unos párrafos más adelante.

Así que se ha decidido que el tipo de forjado a colocar será un forjado unidireccional con nervios “in situ” y bovedillas de Poliestireno expandido, con un canto de 30cm.

El fabricante elegido es “Viguetas Navarro S.L.” con las siguientes características:

- Definición: T18/25+5/70S-57
- Separación entre nervios = 700 mm
- Peso: 2,27 kN/m²

Respecto a la unión viga-forjado, la vigueta quedará embebida en la viga, de esta forma la viga forma parte del forjado y así conseguir una mayor altura libre entre forjado-viga. El apoyo y enlace será “directo” y “por entrega”. A continuación, se muestra un detalle constructivo ilustrativo:

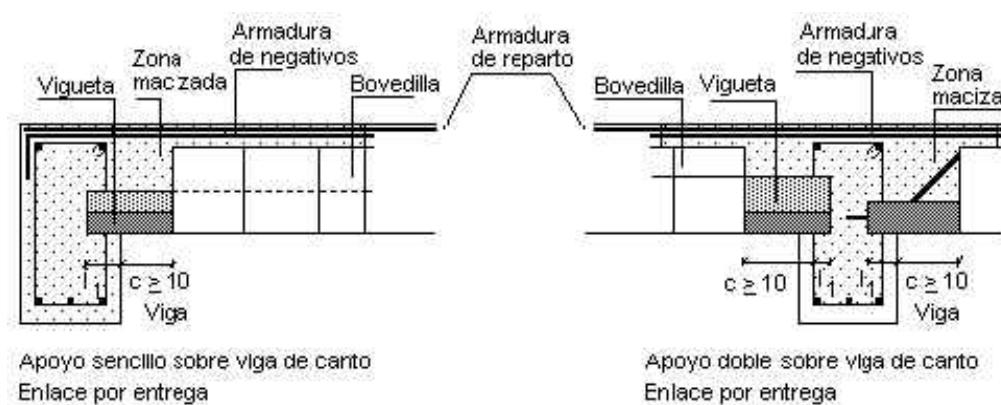


Figura 4.3. Detalle ilustrativo de la unión entre las vigas-viguetas.

DATOS DEL FORJADO	
Tipo	forjado unidireccional
Material	nervios “in situ” y bovedillas de Poliestireno expandido
Canto	25 + 5 (cm)
Tipo de Hormigón	HA-30/B/15/I
Tipo de Acero	B500S
Luz	5,5 (m)



4.6 Tabla Resumen Elementos

	MATERIAL	DESCRIPCIÓN
Cimentaciones	HA-25/B/20/Ila B500S	Zapatas aisladas cuadradas de 2,6m de lado, centradas sobre cada pilar, y con un canto de 0,6m
Pilares	HA-25/B/15/I B500S	Tienen unas dimensiones en planta de 40x30 cm, con diferentes armados según sus solicitudes
Vigas	HA-25/B/15/I B500S	Luces de 5,5m: con unas dimensiones de 30 x 30 cm Luces de 7,9m: con unas dimensiones de 40 x 60 cm y de 50 x 60 cm
Cerchas	S275JR	Utilizados IPE 80, IPE 100, IPE 160, IPE 180 e IPE200
Forjados	HA-25/B/15/I B500S	Forjado unidireccional con nervios "in situ" y bovedillas de poliestireno expandido de 25+5 cm de canto

T.F.G: Diseño de la estructura de un edificio del Centro Socio Cultural del barrio del Cabañal (GIOP).
Anejo N.3 Cálculo Estructural.



5. PREDIMENSIONAMIENTO-COMPROBACIÓN (cálculos a mano)

Todos los cálculos realizados en este apartado son aproximaciones simplificadas obtenidas con ayuda de los recursos de las diferentes asignaturas cursadas a lo largo de todos los años del Grado de Obras Públicas. Con ello se pretende poner en práctica lo aprendido y conseguir un valor aproximado de los diferentes cálculos, además todo ello se comparará con los obtenidos mediante el programa informático cype.

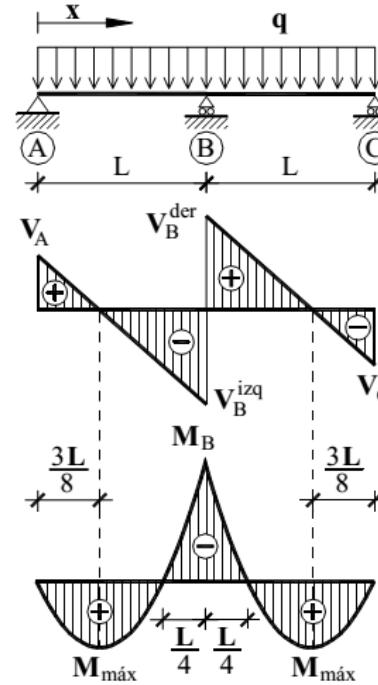
5.1. Predimensionado Viga

El predimensionamiento se ha realizado para una viga de dimensiones de 40x60 cm, con una luz de 7,9 m. Para ello se ha utilizado un Excel construida por el propio alumno este presente año en la asignatura de "Estructuras de cimentación y contención", donde se realiza el dimensionado de diferentes elementos asociados a un comportamiento semejante a una viga (predomina los momentos flectores en centro luz).

5.1.1 Obtención de los esfuerzos aproximados

Primero deberemos obtener el orden de magnitud del momento flector máximo y mínimo de una viga, en la que podremos tener los siguientes 2 casos o hipótesis en nuestra viga de 2 vanos:

Caso 1. Carga repartida en los dos vanos.



Caso 2. Carga repartida en el primer vaneo

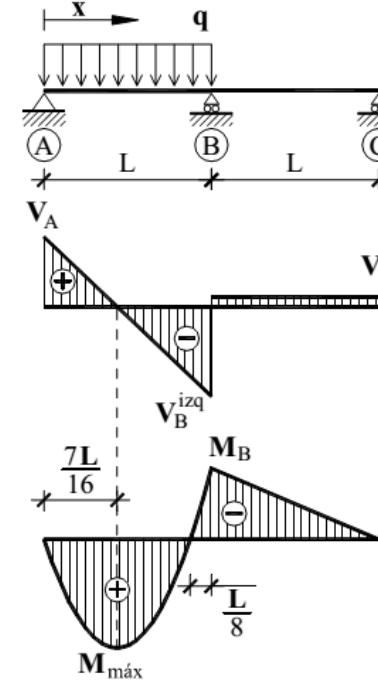


Figura 5.1. Ejemplo de los diagramas de momentos y cortantes para una viga continua de dos vanos iguales sometidos a una carga. Síntesis Mb el momento mínimo. Imagen del "Anejo: Prontuario básico de estructuras simples" obtenido mediante recursos web proporcionados por la Universidad de Alicante.

Para obtener los momentos flectores máximos y mínimos realizamos los siguientes cálculos:

Tipo	Descripción	Cargas		M. Total
		(kN/m ²)	(kN/m)	
Carga muerta	Pavimento	0,8		
	Falso Techo	0,3	4,6	25,3
	pp. Forjado	2,5		
	Tabiquería Interior	1		
S.C.U.	(zona de aglomeración)	5	27,5	75,405
	(zona asientos fijos)	2	11	50,655

Luz 7,9 m

$$q_{muerta} = 0,3 + 0,8 + 2,5 + 1 = 4,6 \text{ kN/m}^2$$

$$S.C.U = 5 \text{ kN/m}^2 \rightarrow q = (1,35 \cdot 4,6 \text{ kN/m}^2 + 1,5 \cdot 5 \text{ kN/m}^2) \cdot 5,5 \text{ m} = 75,41 \text{ kN/m}$$

$$S.C.U = 2 \text{ kN/m}^2 \rightarrow q = (1,35 \cdot 4,6 \text{ kN/m}^2 + 1,5 \cdot 2 \text{ kN/m}^2) \cdot 5,5 \text{ m} = 50,66 \text{ kN/m}$$

Caso 1 (S.C.U = 5 kN/m²):

$$M_{max} = \frac{9 \cdot q \cdot L^2}{128} = \frac{9 \cdot 75,41 \cdot 7,9^2}{128} = 330,91 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

$$M_{min} = -\frac{q \cdot L^2}{8} = -\frac{75,41 \cdot 7,9^2}{8} = -588,29 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

Caso 1 (S.C.U = 2 kN/m²):

$$M_{max} = \frac{9 \cdot q \cdot L^2}{128} = \frac{9 \cdot 75,41 \cdot 7,9^2}{128} = 222,31 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

$$M_{min} = -\frac{q \cdot L^2}{8} = -\frac{75,41 \cdot 7,9^2}{8} = -395,21 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

Caso 2 (S.C.U = 5 kN/m²):

$$M_{max} = \frac{49 \cdot q \cdot L^2}{512} = \frac{49 \cdot q \cdot L^2}{512} = 450,41 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

$$M_{min} = -\frac{q \cdot L^2}{16} = -\frac{q \cdot L^2}{16} = -294,14 \text{ kN} \cdot \text{m}$$



Caso 2 (S.C.U = 2 kN/m²):

$$M_{max} = \frac{49 \cdot q \cdot L^2}{512} = \frac{49 \cdot q \cdot L^2}{512} = 302,59 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

$$M_{min} = -\frac{q \cdot L^2}{16} = -\frac{q \cdot L^2}{16} = -197,61 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

CUADRO RESUMEN			
Caso	Momento	S.C.U.	
		2	5
Caso 1	Max	222,31	330,91
	Min	-395,21	-588,29
Caso 2	Max	302,59	450,41
	Min	-197,61	-294,14

Así pues, deducimos que la mayoría de nuestras vigas estarán sometidos en unos esfuerzos que estrían dentro del rango entre 200 y 500 kN·m, en valor absoluto.

A continuación, se ha comparado estos resultados con los datos obtenidos mediante el programa informático "cype" y se ha dado los resultados como válidos, ya que están dentro del orden de magnitud. Todo ello detallado en el apartado "6. ANÁLISIS ESTRUCTURAL (Cálculos Cype)".

5.1.2. Dimensionamiento de varias secciones de una viga

Una vez obtenido los esfuerzos exactos en todas las vigas, se procede a realizar el cálculo del dimensionamiento de una viga

A continuación, se muestran los cálculos realizados para el dimensionamiento de una viga en una sola sección. Hemos cogido como referencia la viga continua del pórtico 20 de la P.B. del edificio. Los pasos a seguir en los cálculos, mediante la hoja Excel, serán:

1. Límites de las zonas de dimensionamiento.
2. Comprobación de borde.
3. Determinación de la zona de dimensionamiento.
4. Cuantías de armadura en la dirección principal de flexión.
5. Cuadro resumen de las armaduras a disponer en una sección.
6. Cuadro resumen armado total de una viga

DIMENSIONES DE LA SECCIÓN	
b	0,4 m
h	0,6 m
Elemento	Viga (pórtico 20, P.B.)
Luz	7,9 m



RESISTENCIA	
CARACTERÍSTICA	
fyk (MPa)	500
fck (Mpa)	30
Xs	1,15
Xc	1,5
Es (MPa)	200000
Ec (Mpa)	30000
Ambiente	I

RECUBRIMIENTOS (m)	
Recubrimiento mec. Inferior	0,025
Recubrimiento mec. Superior	0,025

E.L.U.		
Md (kN·m)	Min.	-324,21

1. LIMITES DE LAS ZONAS DE DIMENSIONAMIENTO

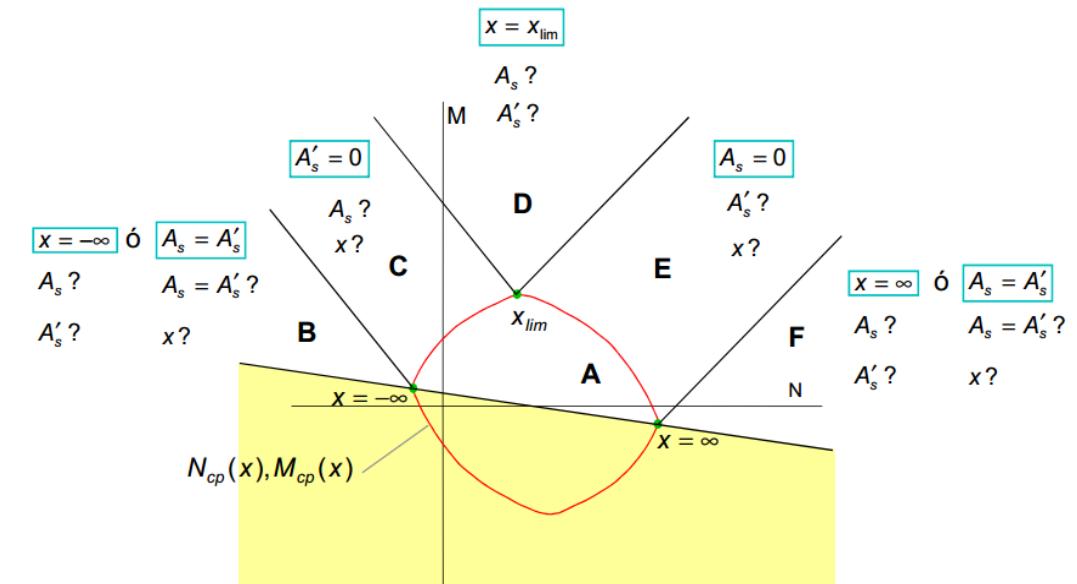


Figura 5.2. Ilustración que muestra las diferentes zonas de dimensionamiento existente. Obtenida de la asignatura "Hormigón Armado" de la UPV.

$N \rightarrow (\text{kN})$
$M \rightarrow (\text{kN}\cdot\text{m})$

X= Xlim	Xlim (mm) 354,7
Nc 2270,04	M2c (Xlim) (kN·m) -265,32
	M1c (Xlim) (kN·m) 983,20

X= - infinito	M2c (armadura sup.) 0
Nc (- infinito) 0	M1c (armadura inf.) 0

X= + infinito	M2c (armadura sup.) -1320
Nc (+infinito) 4800,00	(por simetría de la sección)
Mc (+infinito) 0	M1c (armadura inf.) 1320

4. CUANTÍAS DE ARMADURA DIRECCIÓN PRINCIPAL DE FLEXIÓN

4.1. Cuantías de cálculo

A's (cm ²) 0,00
As (cm ²) 13,88

4.2. Cuantías mecánicas mínimas

As (cm ²) 4,416

Para secciones rectangulares de hormigón armado en flexión simple cuando la resistencia del hormigón es inferior a 50 N/mm², la expresión del articulado proporciona la siguiente fórmula simplificada:

$$A_s \geq 0,04 A_c \frac{f_{cd}}{f_{yd}}$$

Figura 5.4. Fórmula y descripción existente en el artículo 42.3.2. Flexión simple o compuesta de la EHE.

2. COMPROBACIÓN DE BORDE

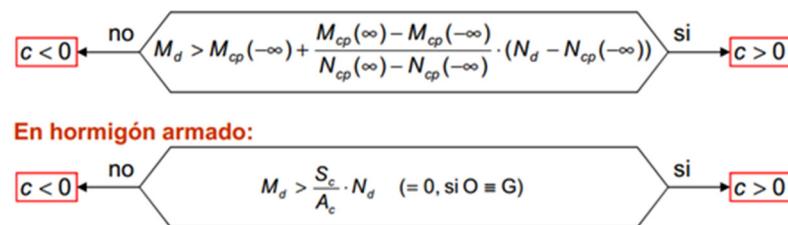


Figura 5.3. Fórmula de la comprobación de borde. Imagen obtenida de la asignatura "Hormigón Armado" de la UPV.

4.3. Cuantías geométricas mínimas

Área sección (m ²) 0,24
Tipo acero (Mpa) 500
Elemento Viga
Tabla 42.3.5 2,8

A's (cm ²) 2,02
As (cm ²) 6,72

3. DETERMINACIÓN DE LA ZONA DE DIMENSIONAMIENTO

(kN·m)	¿ZONA C?
M1c (- infinito) 0,00	
M1c (Xlim) 983,20	VERDADERO
M1d 324,21	

ZONA C. Criterio de dimensionamiento As'=0.

Armadura de cálculo	
A's (cm ²) 0	
As (cm ²) 13,88	



Tabla 42.3.5

Cuantías geométricas mínimas, en tanto por 1.000, referidas a la sección total de hormigón⁽⁶⁾

Tipo de elemento estructural		Tipo de acero	
		Aceros con $f_y = 400 \text{ N/mm}^2$	Aceros con $f_y = 500 \text{ N/mm}^2$
Pilares		4,0	4,0
Losas ⁽¹⁾		2,0	1,8
Forjados unidireccionales	Nervios ⁽²⁾	4,0	3,0
	Armadura de reparto perpendicular a los nervios ⁽³⁾	1,4	1,1
	Armadura de reparto paralela a los nervios ⁽³⁾	0,7	0,6
Vigas ⁽⁴⁾		3,3	2,8
Muros ⁽⁵⁾	Armadura horizontal	4,0	3,2
	Armadura vertical	1,2	0,9

⁽¹⁾ Cantidad mínima de cada una de las armaduras, longitudinal y transversal repartida en las dos caras. Para losas de cimentación y zapatas armadas, se adoptará la mitad de estos valores en cada dirección dispuestos en la cara inferior.

⁽²⁾ Cantidad mínima referida a una sección rectangular de ancho b_w y canto el del forjado de acuerdo con la Figura 42.3.5. Esta cantidad se aplica estrictamente en los nervios y no en las zonas macizadas. Todas las viguetas deben tener en la cabeza inferior, al menos, dos armaduras activas o pasivas longitudinales simétricas respecto al plano medio vertical.

⁽³⁾ Cantidad mínima referida al espesor de la capa de compresión hormigonada *in situ*.

⁽⁴⁾ Cantidad mínima correspondiente a la cara de tracción. Se recomienda disponer en la cara opuesta una armadura mínima igual al 30% de la consignada.

⁽⁵⁾ La cantidad mínima vertical es la correspondiente a la cara de tracción. Se recomienda disponer en la cara opuesta una armadura mínima igual al 30% de la consignada.

A partir de los 2,5 m de altura del fuste del muro y siempre que esta distancia no sea menor que la mitad de la altura del muro podrá reducirse la cantidad horizontal a un 2%. En el caso en que se dispongan juntas verticales de contracción a distancias no superiores a 7,5 m, con la armadura horizontal interrumpida, las cantidades geométricas horizontales mínimas pueden reducirse al 2%. La armadura mínima horizontal deberá repartirse en ambas caras. Para muros vistos por ambas caras debe disponerse el 50% en cada cara. En el caso de muros con espesores superiores a 50 cm, se considerará un área efectiva de espesor máximo 50 cm distribuidos en 25 cm a cada cara, ignorando la zona central que queda entre estas capas superficiales.

⁽⁶⁾ En el caso de elementos pretensados, la armadura activa podrá tenerse en cuenta en relación con el cumplimiento de las cantidades geométricas mínimas sólo en el caso de las armaduras pretesadas que actúen antes de que se desarrolle cualquier tipo de deformación térmica o reológica.

5.CUADRO RESUMEN ARMADURAS A DISPONER $M=-324,21 \text{ kN}\cdot\text{m}$

	(cm ²)			
	Mecánica	Geométrica	Cálculo	A disponer
Inferior (As)	-----	2,02	0,00	2,02
Superior (A's)	4,42	6,72	13,88	13,88

6.CUADRO RESUMEN ARMADO TOTAL DE UNA VIGA

Si realizamos los cálculos anteriores también para la armadura inferior, obtendremos el ARMADO TOTAL de la viga, siendo este el siguiente:

Nº Pórtico	Nº Planta	Momento (kN·m)
20	1	Min. -324,21
		Max. 243,28

(cm ²)	Armadura necesaria por cálculo	Armadura Mínima		Armadura a Disponer
		Mecánicos	Geométricos	
As (inf)	10,23	4,42	6,72	10,23
As (sup)	13,88	4,42	6,72	13,88
As Total	24,10	8,83	13,44	24,10

Figura 5.5. Tabla 42.3.5. Cantidades geométricas mínimas, en tanto por 1000, referidas a la sección total de hormigón.

5.1.3. Comparación (mano-cype) entre las áreas necesarias calculadas

Los cálculos del apartado anterior son los realizados para el dimensionamiento de una sola viga, a continuación, realizaremos dichos cálculos sobre 6 vigas más de la estructura, y así comparar los esfuerzos obtenidos mediante la hoja Excel y los calculados mediante el programa informático “CYPE”:

Nº Pórtico	Nº Planta	Memento (kN·m)	Áreas calculadas (cm ²)		sup
			a mano	cype	
11	1	Min. -389,60	16,94	18,89	sup
		Max. 292,73	12,45	12,91	inf
15	1	Min. -335,99	14,42	15,37	sup
		Max. 298,21	12,69	13,19	inf
20	1	Min. -324,21	13,88	15,30	sup
		Max. 243,28	10,23	10,64	inf
9	2	Min. -307,47	13,11	14,30	sup
		Max. 262,77	11,09	11,54	inf
26	2	Min. 252,33	10,63	11,46	sup
		Max. 236,94	9,95	10,34	inf
18	3	Min. 208,56	8,70	9,59	sup
		Max. 174,01	7,21	7,47	inf

5.2. Predimensionado cercha metálica

Los parámetros utilizados para el cálculo son:

$$\text{Peso propio forjado} = 2,5 \text{ kN/m}^2$$

$$\text{Peso falso Techo} = 0,3 \text{ kN/m}^2$$

$$\text{Peso propio de la cubierta} = 2,5 \text{ kN/m}^2$$

$$L = 15,8 \text{ m}$$

$$Q = 2,5 + 0,3 + 2,5 = 5,3 \text{ kN/m}^2$$

$$S.C.U. = 1 \text{ kN/m}^2$$

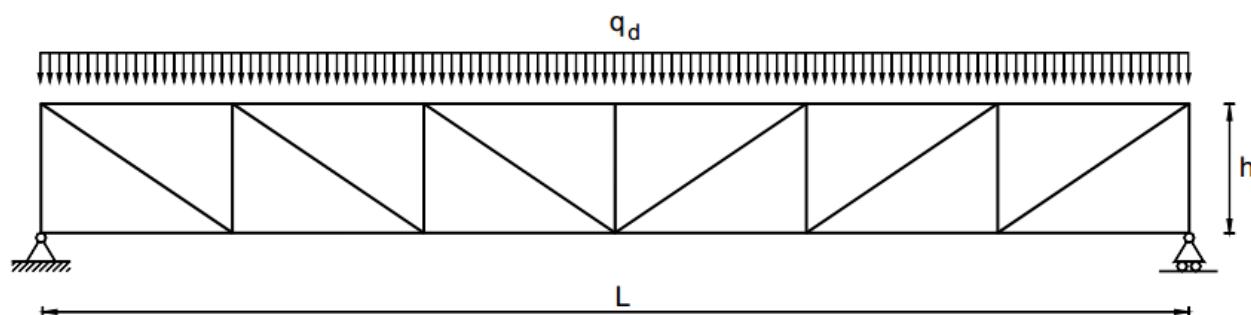


Figura 5.6. Dibujo ilustrativo de una celosía de cordones paralelos (tipo Warren) sometida a cargas gravitatorias.

5.2.1. Estimación del canto de la celosía (h)

El canto de la celosía se estima en función de la luz y las condiciones de apoyo. Para una celosía biapoyada de cordones paralelos obtenemos de manera aproximada, que el canto debe ser entre 1/10 y un 1/15 de la luz. Este dato podrá verse modificado a lo largo del proceso de dimensionado.

$$h = \frac{1}{10} \cdot L = \frac{1}{10} \cdot 15,8 = 1,58 \text{ m}$$

$$h = \frac{1}{15} \cdot L = \frac{1}{15} \cdot 15,8 = 1,05 \text{ m}$$

$$1,05 \text{ m} \leq h \leq 1,58 \text{ m}$$

$$h = 1,5 \text{ m}$$



5.2.2. Predimensionamiento de los cordones de la celosía

La celosía se modeliza como una viga biapoyada, con este modelo el momento máximo se alcanza en su sección central, siendo su valor igual a:

$$q = (1,35 \cdot 5,3 \text{ kN/m}^2 + 1,5 \cdot 1 \text{ kN/m}^2) \cdot 5,5 \text{ m} = 47,85 \text{ kN/m}$$

$$M_{max} = \frac{q \cdot L^2}{8} = \frac{47,85 \cdot 15,8^2}{8} = 1493,16 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

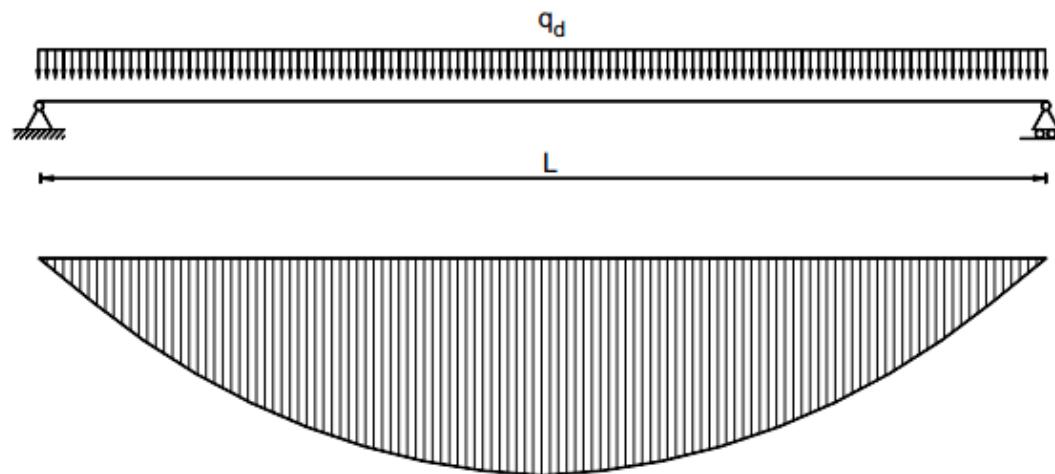


Figura 5.7. Modelo de viga apoyada equivalente a la celosía.

Si se considera que dicho momento es equivalente a un par de fuerzas en los cordones superior e inferior de la celosía, su máximo axil en los cordones será igual a:

$$N_{max} = \frac{M_{max}}{h} = \frac{1493,16 \text{ kN} \cdot \text{m}}{1,5 \text{ m}} = 994,44 \text{ kN}$$

A continuación, consultaremos los artículos 34.2 y 34.3. EAE (Instrucción de Acero Estructural), y supondremos sección de clase 1, 2 o 3. Con todo ello realizaremos los siguientes cálculos:

$$N_{max} \leq N_{pl,Rd} = \frac{A \cdot f_y}{\gamma_{M0}} \rightarrow N_{max} \leq 994,44 \text{ kN} = \frac{A \cdot 275 \text{ N/mm}^2}{1,05}$$

$$A > 3800,8 \text{ mm}^2 \cong 38 \text{ cm}^2$$

Para buscar una mayor facilidad y practicidad en el proceso constructivo valoraremos la opción de elegir un perfil con platabandas, así en las partes más extremas y menos solicitadas, quitaremos estas platabandas, pero mantendremos el mismo perfil en todo el cordón.

Para la elección del perfil, se ha consultado el documento "Anejo 2.A1. productos laminados":

ELECCIÓN DEL CORDÓN

Tipo	h (mm)	Áreas (cm ²)	
		del perfil	con platabandas
IPE 160	160	20,1	32,8
IPE 180	180	23,9	38,5
IPE 200	200	28,5	44,4
IPE 220	220	33,4	51,2
IPE 240	240	39,1	58,1
IPE 270	270	45,9	67,9

* el espesor de las platabandas será de 5mm.

Así que optaremos por un perfil **IPE220 con platabandas laterales**.

En cuanto a la distribución de montantes y diagonales, además de los criterios estéticos, se deben considerar las condiciones de ejecución de las mismas. De modo que el ángulo entre barras no se excesivamente pequeño. Es recomendable que los ángulos entre las barras que concurren en los nudos sean mayores de 30° y menores de 150°. En la geometría tipo Warren suelen ser de 60°. Este proceso se realizará con ayuda del programa "CYPE".

5.3. Predimensionado Forjado

Para realizar el predimensionado del forjado se ha consultado el apartado 50.2.2.1 Cantos mínimos de la EHE-08:

$$h_{\min} = \delta_1 \delta_2 \frac{L}{C}$$

siendo:

- δ_1 Factor que depende de la carga total y que tiene el valor de $\sqrt{q/7}$, siendo q la carga total, en kN/m^2 ;
- δ_2 Factor que tiene el valor de $(L/6)^{1/4}$;
- L La luz de cálculo del forjado, en m;
- C Coeficiente cuyo valor se toma de la Tabla 50.2.2.1.b:

Tabla 50.2.2.1.b
Coeficientes C

Tipo de forjado	Tipo de carga	Tipo de tramo		
		Aislado	Extremo	Interior
Viguetas armadas	Con tabiques o muros	17	21	24
	Cubiertas	20	24	27
Viguetas pretensadas	Con tabiques o muros	19	23	26
	Cubiertas	22	26	29
Losas alveolares pretensadas(*)	Con tabiques o muros	36	—	—
	Cubiertas	45	—	—

(*) Piezas pretensadas proyectadas de forma que, para la combinación poco frecuente no llegue a superarse el momento de fisuración.

Figura 5.8. Fórmula del canto mínimo y Tabla 50.2.2.1.b Coeficiente "C", todo ello para el predimensionamiento del forjado.

En nuestro caso al tener viguetas pretensadas y una $q_{\text{aprox}} = 9,6 \text{ kN/m}^2$, obtendremos:

C	Extremo	Interior
	23	26

δ1	1,171
δ2	0,978

Luz (m)	5,5
---------	-----

h.min (m)	Extremo	Interior
	0,274	0,242

Así pues, nuestro forjado mínimo deberá tener 30 cm de espesor, este es el valor inicial que deberemos introducir al programa "CYPE" en el cálculo general de la obra.

5.4. Comprobación de esfuerzos en base de pilar

En este apartado calcularemos un número gordo sobre los esfuerzos que pueden tener en la base algunos pilares. Estos datos los compararemos con los obtenidos en el apartado "6. ANÁLISIS ESTRUCTURAL (Cálculos CYPE)". mediante el programa CYPE.

Estudiaremos un pilar centrado en la planta del edificio (P8), y un pilar lateral (P6).

- **Pilar 8 (central)**. Tiene un axil (N) en su base 2471,15 kN (dato CYPE).

$$\begin{aligned} S.C.U &= 5 \text{ kN/m}^2 \\ \text{Carga Muerta} &= 4,6 \text{ kN/m}^2 \end{aligned}$$

$$\rightarrow q = (1,35 \cdot 4,6 \text{ kN/m}^2 + 1,5 \cdot 5 \text{ kN/m}^2) \cdot 5,5m \cdot 7,9m = 595,70 \text{ kN}$$

$$595,70 \text{ kN} \cdot 4 \text{ plantas} = 2382,8 \text{ kN}$$

- **Pilar 6 (lateral)**. Tiene un axil (N) en su base 1387,9 kN (dato CYPE).

$$\begin{aligned} S.C.U &= 5 \text{ kN/m}^2 \\ \text{Carga Muerta} &= 4,6 \text{ kN/m}^2 \end{aligned}$$

$$\rightarrow q = \left(1,35 \cdot 4,6 \frac{\text{kN}}{\text{m}^2} + 1,5 \cdot 5 \frac{\text{kN}}{\text{m}^2} \right) \cdot 5,5m \cdot 7,9 / 2 \text{ m} = 297,85 \text{ kN}$$

$$297,85 \text{ kN} \cdot 4 \text{ plantas} = 1191,4 \text{ kN}$$

Con esta comprobación nos cercioramos que el número gordo que podríamos hacer a mano, se puede dar por válida, ya que estamos dentro del orden de magnitud admitido.

5.5. Cálculo dimensiones escalera

En el cálculo de las dimensiones de la “Escalera 1” nos guaremos por las siguientes pautas:

- La relación c/h cumplirá la relación $60 \leq 2c+h$
- c , es la dimensión de la contrahuella.
- h , es la dimensión de la huella, que será como mínimo 28 centímetros.

$$Nº \text{escalones} = \frac{d}{\text{huella}_{min}} = \frac{5,5m}{0,28m} = 19,64 \approx 19 \text{escalones}$$

$$\text{contrahuella} = \frac{d}{Nº \text{escalones}} = \frac{4m}{20} = 0,2m$$

$$c = 20 \text{ cm}$$

$$60cm \leq 2 \cdot c + h \rightarrow 2 \cdot 20 + 28 = 68cm$$

$$60cm \leq 68cm \rightarrow \text{CUMPLE}$$

Ancho:	2,4m
Largo:	5,5m
Alto:	4m
Huella:	28cm
Contrahuella:	20cm

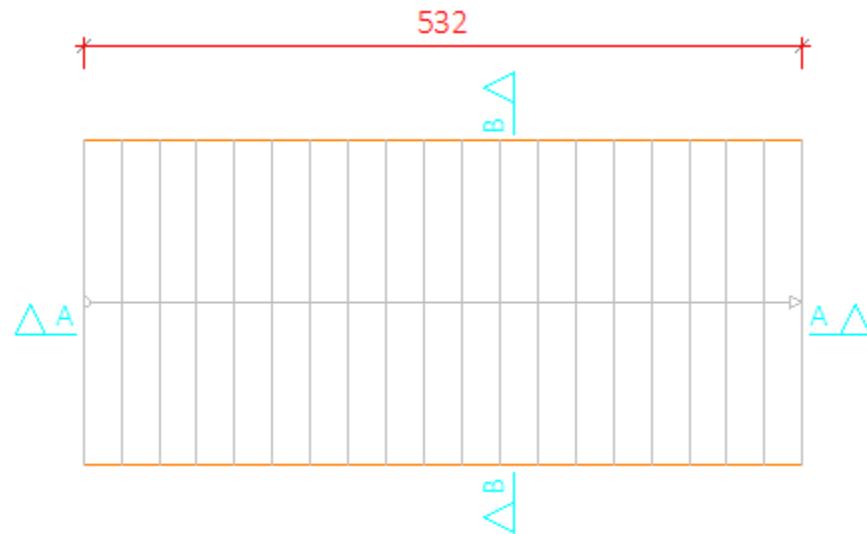


Figura 5.9. Dibujo ilustrativo de la “Escalera 1”.

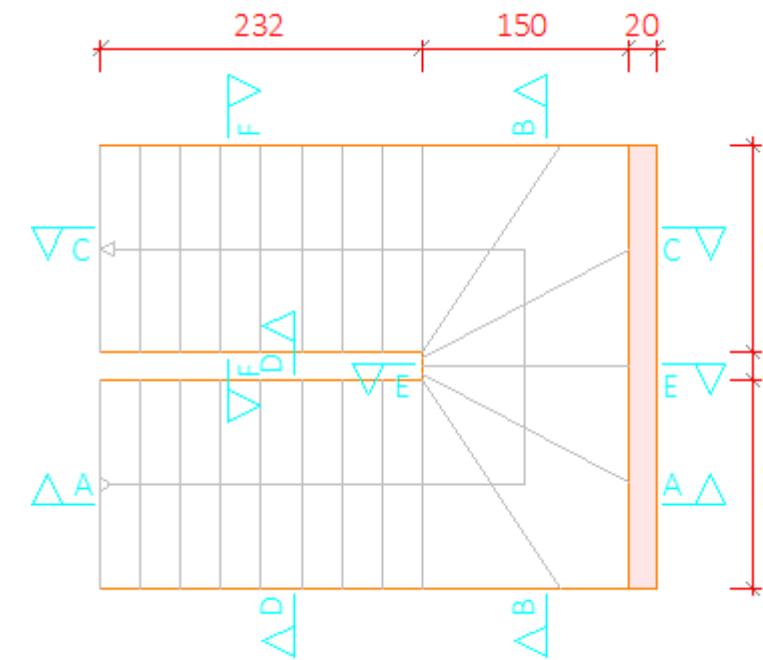


Figura 5.10. Dibujo ilustrativo de la “Escalera 2”.

6. ANÁLISIS ESTRUCTURAL (Cálculos CYPE)

6.1 Esfuerzos pésimos en pilares y pantallas

6.2 Armado de pilares y pantallas

6.3 Armado de Vigas

6.4 Listado de Combinaciones

T.F.G: Diseño de la estructura de un edificio del Centro Socio Cultural del barrio del Cabañal (GIOP).
Anejo N.3 Cálculo Estructural.

6. ANÁLISIS ESTRUCTURAL (Calculos Cype)

6.1 PÉSIMOS DE PILARES, PANTALLAS Y MUROS

Pilares	Planta	Tramo (m)	Dimensión	Posición	Resumen de las comprobaciones								
					Esfuerzos pésimos					Pésima	Aprov. (%)	Estado	
					Naturaleza	N (kN)	Mxx (kN·m)	Myy (kN·m)	Qx (kN)	Qy (kN)			
P1	Cimentación	-0.20/0.00	40x30	Pie	G, Q	1486.7	-52.7	-8.7	-7.6	58.3	N,M	73.1	Cumple
P2	Cubierta	15.00/19.50	40x30	Pie	G, Q	513.8	11.1	5.2	2.2	-3.5	N,M	23.3	Cumple
				Cabeza	G, Q	327.0	-6.5	-3.5	1.9	-4.3	N,M	14.7	Cumple
	Planta 3	11.00/15.00	40x30	Cabeza	G, Q	980.7	-32.4	-2.9	0.9	-18.6	N,M	48.3	Cumple
				Pie	G, Q	760.3	31.2	-0.2	0.5	-18.8	N,M	39.8	Cumple
	Planta 2	7.00/11.00	40x30	Pie	G, Q	1655.9	-33.1	0.7	-0.4	2.7	N,M	73.3	Cumple
				Pie	G, Q	1562.7	31.3	2.7	0.9	-17.3	N,M	69.2	Cumple
	Planta 1	3.00/7.00	40x30	Pie	G, Q	2209.1	-44.2	2.7	2.1	2.6	N,M	97.8	Cumple
				Pie	G, Q	2014.5	40.3	3.9	2.8	-17.0	N,M	89.2	Cumple
P3	P.B.	0.00/3.00	40x30	Pie	G, Q	2759.0	-55.2	-0.5	1.2	3.3	N,M	99.9	Cumple
				Pie	G, Q	1957.0	39.1	0.1	1.4	-20.4	N,M	70.9	Cumple
	Cimentación	-0.35/0.00	40x30	Pie	G, Q	2759.0	-55.2	-0.5	1.2	3.3	N,M	99.9	Cumple
				Pie	G, Q	2564.0	51.3	0.4	2.1	-19.5	N,M	92.9	Cumple
	Cubierta	15.00/19.50	40x30	Pie	G, Q	222.3	62.1	-12.6	-6.0	-23.1	N,M	97.3	Cumple
				Cabeza	G, Q	206.8	-27.8	10.7	-6.0	-23.1	N,M	28.9	Cumple
	Planta 3	11.00/15.00	40x30	Cabeza	G, Q	528.1	-93.1	9.5	-5.4	-51.2	N,M	100.0	Cumple
				Cabeza	G, Q	516.2	-87.6	9.2	-5.9	-50.7	N,M	92.1	Cumple
P4	Planta 2	7.00/11.00	40x30	Pie	G, Q	817.7	106.4	-12.1	-7.3	-48.4	N,M	96.4	Cumple
				Cabeza	G, Q	1140.0	-110.7	11.0	-6.6	-45.3	N,M	97.8	Cumple
	Planta 1	3.00/7.00	40x30	Pie	G, Q	1122.3	108.7	-11.5	-6.6	-45.5	N,M	96.5	Cumple
				Pie	G, Q	1149.6	108.8	-11.5	-6.6	-45.2	N,M	96.9	Cumple
	P.B.	0.00/3.00	40x30	Pie	G, Q	1422.7	48.9	-8.9	-7.9	-54.3	N,M	71.1	Cumple
				Pie	G, Q	1453.7	48.3	-8.5	-7.7	-53.9	N,M	72.0	Cumple
	Cimentación	-0.20/0.00	40x30	Pie	G, Q	1422.7	48.9	-8.9	-7.9	-54.3	N,M	71.1	Cumple
				Pie	G, Q	1122.3	108.7	-11.5	-6.6	-45.5	N,M	96.5	Cumple
P5	Cubierta	15.00/19.50	40x30	Pie	G, Q	207.3	-46.2	-1.6	-0.5	16.8	N,M	61.2	Cumple
				Cabeza	G, Q	191.8	19.5	0.4	-0.5	16.8	Q	17.0	Cumple
	Planta 3	11.00/15.00	40x30	Cabeza	G, Q	495.8	79.5	2.4	-1.4	45.4	N,M	79.6	Cumple
				Cabeza	G, Q	492.1	78.1	2.5	-1.4	45.3	N,M	77.6	Cumple
	Planta 2	7.00/11.00	40x30	8.00 m	G, Q	505.6	-75.8	-2.2	-1.4	45.3	N,M	72.3	Cumple
				Pie	G, Q	807.3	-69.5	-2.2	-1.3	41.1	N,M	62.3	Cumple
	Planta 1	3.00/7.00	40x30	Cabeza	G, Q	1091.8	98.8	1.8	-1.3	39.4	N,M	87.5	Cumple
				Pie	G, Q	1105.3	-97.3	-2.4	-1.3	39.4	N,M	86.8	Cumple
P6	P.B.	0.00/3.00	40x30	0.00 m	G, Q	1105.3	-97.3	-2.4	-1.3	39.4	N,M	86.8	Cumple
				Pie	G, Q	1399.0	-42.5	-3.0	-1.3	47.1	N,M	67.3	Cumple
	Cimentación	-0.20/0.00	40x30	Pie	G, Q	1399.0	-42.5	-3.0	-1.3	47.1	N,M	67.3	Cumple
				Pie	G, Q	1461.9	-29.2	-3.1	-1.5	4.4	N,M	64.7	Cumple
	Cubierta	15.00/19.50	40x30	Pie	G, Q	469.4	-12.4	-1.9	-1.0	3.8	N,M	21.9	Cumple
				Cabeza	G, Q	274.9	5.5	1.9	-0.9	5.5	N,M	12.2	Cumple
P7	Planta 3	11.00/15.00	40x30	Cabeza	G, Q	857.2	40.2	0.9	-1.2	20.7	N,M	47.1	Cumple
				Cabeza	G, Q	664.2	38.6	0.9	-1.1	20.0	N,M	40.2	Cumple
	Planta 2	7.00/11.00	40x30	Pie	G, Q	1461.9	-29.2	-3.1	-1.5	4.4	N,M	64.7	Cumple
				Pie	G, Q	1500/19.50	40x30						
	Planta 1	3.00/7.00	40x30	Pie	G, Q	215.4	63.5	-3.7	-1.5	-22.4	N,M	81.8	Cumple
				Cabeza	G, Q	199.9	-24.0	2.2	-1.5	-22.4	Q	25.8	Cumple
P8	Planta 3	11.00/15.00	40x30	Cabeza	G, Q	572.3	-109.2	4.5	-2.6	-61.8	N,M	89.1	Cumple
				Pie	G, Q	950.2	126.1	-3.4	-1.9	-56.4	N,M	91.2	Cumple
	Planta 2	7.00/11.00	40x30	Cabeza	G, Q	1313.2	-137.4	3.4	-2.1	-57.6	N,M	99.7	Cumple
				Pie	G, Q	1326.7	135.0</td						

Resumen de las comprobaciones													
Pilares	Planta	Tramo (m)	Dimensión	Posición	Esfuerzos pésimos						Pésima	Aprov. (%)	Estado
					Naturaleza	N (kN)	Mxx (kN·m)	Myy (kN·m)	Qx (kN)	Qy (kN)			
P11	Forjado 6			Cabeza	G, Q	70.9	43.6	9.1	-6.6	39.6	N,M	65.0	Cumple
				Cabeza	G, Q	16.50 m	81.3	-59.4	-8.0	-6.6	39.6	N,M	91.3
Cubierta	15.00/19.50	40x30		Cabeza	G, Q	290.3	43.7	-0.4	0.0	24.9	N,M	34.1	Cumple
				Pie	G, Q	633.0	-92.3	-1.0	-0.7	53.2	N,M	71.5	Cumple
Planta 3	11.00/15.00	40x30		Cabeza	G, Q	619.4	88.4	1.2	-0.7	53.2	N,M	68.1	Cumple
				Cabeza	G, Q	990.5	126.6	0.6	-0.4	56.7	N,M	94.8	Cumple
Planta 2	7.00/11.00	40x30		Pie	G, Q	1004.0	-126.0	-0.8	-0.4	56.7	N,M	94.7	Cumple
				Cabeza	G, Q	1360.1	131.7	0.3	-0.4	53.7	N,M	99.9	Cumple
Planta 1	3.00/7.00	40x30		Pie	G, Q	1373.6	-129.6	-0.9	-0.4	53.7	N,M	99.2	Cumple
				Pie	G, Q	0.00 m	1373.6	-129.6	-0.9	-0.4	53.7	N,M	99.2
P.B	0.00/3.00	40x30		Pie	G, Q	1736.6	-58.4	-1.8	-0.2	64.1	N,M	78.7	Cumple
				Pie	G, Q	1736.6	-58.4	-1.8	-0.2	64.1	N,M	79.3	Cumple
Cimentación	-0.27/0.00	40x30		Pie	G, Q	1736.6	-58.4	-1.8	-0.2	64.1	N,M	79.3	Cumple
				Pie	G, Q	67.8	-38.3	8.9	-5.4	-25.3	N,M	82.3	Cumple
P12	Forjado 7	19.50/22.50	40x30	Cabeza	G, Q	67.5	-37.9	8.7	-5.3	-25.6	N,M	81.2	Cumple
				Cabeza	G, Q	16.50 m	77.9	28.8	-5.2	-5.3	-25.6	N,M	53.2
Cubierta	15.00/19.50	40x30		Cabeza	G, Q	334.4	24.6	2.3	-1.1	13.3	N,M	23.4	Cumple
				Cabeza	G, Q	890.2	46.9	1.9	-1.2	24.0	N,M	51.6	Cumple
Planta 3	11.00/15.00	40x30		Cabeza	G, Q	697.1	46.9	0.8	-0.5	24.5	N,M	45.7	Cumple
				Pie	G, Q	1721.5	34.4	0.0	0.0	-9.1	N,M	76.2	Cumple
Planta 2	7.00/11.00	40x30		Pie	G, Q	1411.1	47.9	-1.8	-1.0	-28.5	N,M	69.9	Cumple
				Pie	G, Q	2440.8	48.8	-0.3	0.0	-6.4	N,M	100.0	Cumple
Planta 1	3.00/7.00	40x30		Pie	G, Q	1960.3	92.1	-1.8	-0.9	-26.4	N,M	99.1	Cumple
				Pie	G, Q	3154.6	63.1	-1.4	0.3	-7.3	N,M	99.5	Cumple
P.B	0.00/3.00	40x30		Pie	G, Q	2504.0	50.1	-2.3	-0.8	-31.6	N,M	79.1	Cumple
				Pie	G, Q	3154.6	63.1	-1.4	0.3	-7.3	N,M	99.5	Cumple
Cimentación	-0.36/0.00	40x30		Pie	G, Q	2504.0	50.1	-2.3	-0.8	-31.6	N,M	79.1	Cumple
				Pie	G, Q	217.2	62.8	-1.5	-0.8	-22.4	N,M	99.6	Cumple
P13	Cubierta	15.00/19.50	40x30	Cabeza	G, Q	202.1	-24.9	1.6	-0.8	-22.4	Q	22.4	Cumple
				Cabeza	G, Q	565.1	-104.6	0.3	-0.3	-58.3	N,M	96.9	Cumple
Planta 3	11.00/15.00	40x30		Pie	G, Q	936.6	111.4	-0.1	0.0	-48.1	N,M	95.2	Cumple
				Cabeza	G, Q	1281.0	-119.2	0.0	-0.2	-48.1	N,M	98.5	Cumple
Planta 1	3.00/7.00	40x30		Pie	G, Q	1294.6	117.6	-0.6	-0.2	-48.1	N,M	97.9	Cumple
				Pie	G, Q	0.00 m	1294.6	117.6	-0.6	-0.2	-48.1	N,M	97.9
P.B	0.00/3.00	40x30		Pie	G, Q	1649.4	51.9	-1.2	0.1	-57.3	N,M	77.3	Cumple
				Pie	G, Q	1649.4	51.9	-1.2	0.1	-57.3	N,M	77.9	Cumple
Cimentación	-0.20/0.00	40x30		Pie	G, Q	1649.4	51.9	-1.2	0.1	-57.3	N,M	77.9	Cumple
				Pie	G, Q	139.0	-80.8	-5.6	-3.6	58.0	N,M	98.6	Cumple
P14	Forjado 7	19.50/22.50	40x30	Cabeza	G, Q	128.7	70.0	3.8	-3.6	58.0	N,M	84.7	Cumple
				Cabeza	G, Q	16.50 m	139.0	-80.8	-5.6	-3.6	58.0	N,M	98.6
Cubierta	15.00/19.50	40x30		Cabeza	G, Q	358.0	50.5	0.9	-0.6	29.7	N,M	38.5	Cumple
				Planta 3	11.00/15.00	40x30	Cabeza	G, Q	686.8	118.6	2.6	-1.4	55.6
Planta 2	7.00/11.00	40x30		Pie	G, Q	1039.3	-116.1	-2.1	-1.2	49.9	N,M	84.9	Cumple
				Cabeza	G, Q	1357.0	117.4	2.0	-1.4	43.5	N,M	89.5	Cumple
Planta 1	3.00/7.00	40x30		Pie	G, Q	1370.5	-106.9	-2.7	-1.4	43.5	N,M	84.8	Cumple
				Pie	G, Q	0.00 m	1370.5	-106.9	-2.7	-1.4	43.5	N,M	84.8
P.B	0.00/3.00	40x30		Pie	G, Q	1650.7	-37.0	-3.1	-1.5	40.8	N,M	66.5	Cumple
				Pie	G, Q	1666.3	-36.8	-3.3	-				

Resumen de las comprobaciones													
Pilares	Planta	Tramo (m)	Dimensión	Posición	Esfuerzos pésimos						Pésima	Aprov. (%)	Estado
					Naturaleza	N (kN)	Mxx (kN·m)	Myy (kN·m)	Qx (kN)	Qy (kN)			
P18	P.B.	0.00/3.00	40x30	Pie	G, Q	1897.2	103.0	3.8	2.6	-32.7	N,M	99.1	Cumple
				Pie	G, Q	2716.5	54.3	-1.0	0.8	-18.4	N,M	100.0	Cumple
				Pie	G, Q	2373.7	47.5	0.8	2.6	-38.8	N,M	87.5	Cumple
	Cimentación	-0.30/0.00	40x30	Pie	G, Q	2716.5	54.3	-1.0	0.8	-18.4	N,M	100.0	Cumple
				Pie	G, Q	2373.7	47.5	0.8	2.6	-38.8	N,M	87.5	Cumple
				Pie	G, Q	75.0	40.0	8.8	10.5	-47.0	N,M	84.6	Cumple
P19	Forjado 7	20.50/22.50	40x30	Cabeza	G, Q	69.0	-35.6	-8.1	10.7	-47.2	N,M	74.7	Cumple
				17.50 m	G, Q	75.0	40.0	8.8	10.5	-47.0	N,M	84.6	Cumple
	Forjado 6	19.50/20.50	40x30	Cabeza	G, Q	149.1	-13.0	-0.3	11.2	-91.5	Q	99.1	Cumple
				Cubierta	15.00/19.50	40x30	16.50 m	G, Q	151.5	41.9	6.4	11.2	-91.5
	Planta 3	11.00/15.00	40x30	Cabeza	G, Q	309.5	-29.1	7.5	-3.3	-19.4	N,M	27.0	Cumple
				Planta 2	7.00/11.00	40x30	Pie	G, Q	632.8	-75.8	3.0	-2.0	-43.5
	Planta 2	7.00/11.00	40x30	Pie	G, Q	971.1	96.8	-3.3	-1.9	-40.2	N,M	84.2	Cumple
				Pie	G, Q	967.3	96.7	-3.4	-2.0	-40.3	N,M	84.1	Cumple
	Planta 1	3.00/7.00	40x30	Cabeza	G, Q	1281.5	-103.5	3.1	-2.0	-39.5	N,M	94.5	Cumple
				Pie	G, Q	1295.1	102.3	-3.5	-2.0	-39.5	N,M	94.1	Cumple
	P.B.	0.00/3.00	40x30	0.00 m	G, Q	1295.1	102.3	-3.5	-2.0	-39.5	N,M	94.1	Cumple
				Pie	G, Q	1615.8	41.7	-3.0	-2.0	-47.3	N,M	74.9	Cumple
	Cimentación	-0.20/0.00	40x30	Pie	G, Q	1606.9	42.7	-3.2	-2.1	-47.3	N,M	74.9	Cumple
				Pie	G, Q	1615.8	41.7	-3.0	-2.0	-47.3	N,M	74.9	Cumple
P20	Cubierta	15.00/19.50	40x30	Pie	G, Q	216.7	-70.2	-3.8	-2.0	24.0	N,M	94.4	Cumple
				Cabeza	G, Q	201.2	23.4	4.0	-2.0	24.0	Q	27.6	Cumple
	Planta 3	11.00/15.00	40x30	Cabeza	G, Q	625.7	150.4	0.9	-0.7	73.3	N,M	99.8	Cumple
				Planta 2	7.00/11.00	40x30	8.00 m	G, Q	639.2	-139.5	-1.3	-0.7	73.3
	Planta 1	3.00/7.00	40x30	Pie	G, Q	1036.1	-136.5	-1.9	-1.0	61.2	N,M	91.8	Cumple
				Cabeza	G, Q	1417.5	145.7	1.8	-1.3	60.8	N,M	97.4	Cumple
	P.B.	0.00/3.00	40x30	Pie	G, Q	1431.0	-143.7	-2.5	-1.3	60.8	N,M	96.9	Cumple
				0.00 m	G, Q	1431.0	-143.7	-2.5	-1.3	60.8	N,M	96.9	Cumple
	Cimentación	-0.35/0.00	40x30	Pie	G, Q	1824.9	-66.0	-2.9	-1.6	73.3	N,M	77.6	Cumple
				Pie	G, Q	1824.9	-66.0	-2.9	-1.6	73.3	N,M	77.6	Cumple
P21	Cubierta	15.00/19.50	40x30	Pie	G, Q	351.9	-28.5	-2.4	-0.9	8.9	N,M	26.2	Cumple
				Cabeza	G, Q	246.8	5.8	0.9	-0.7	8.7	N,M	11.3	Cumple
	Planta 3	11.00/15.00	40x30	Cabeza	G, Q	964.2	99.5	2.5	-1.2	41.1	N,M	85.9	Cumple
				Planta 2	7.00/11.00	40x30	Pie	G, Q	977.8	-96.5	-1.6	-1.2	41.1
	Planta 1	3.00/7.00	40x30	Cabeza	G, Q	1511.8	-105.4	-1.1	-0.4	37.2	N,M	99.7	Cumple
				Pie	G, Q	2039.4	116.0	1.8	-1.2	36.9	N,M	95.6	Cumple
	P.B.	0.00/3.00	40x30	Pie	G, Q	2052.9	-114.9	-2.4	-1.2	36.9	N,M	95.5	Cumple
				Pie	G, Q	3387.0	-67.7	-3.0	-1.5	4.3	N,M	99.2	Cumple
	Cimentación	-0.55/0.00	40x30	Pie	G, Q	2595.3	-51.9	-2.7	-1.3	44.5	N,M	76.1	Cumple
				Pie	G, Q	3521.5.0	-67.7	-3.0	-1.5	4.3	N,M	99.2	Cumple
	Cimentación	-0.54/0.00	40x30	Pie	G, Q	2139.3	-42.8	-2.1	-1.0	43.9	N,M	62.7	Cumple
				Pie	G, Q	225.8	75.8	-3.7	-1.9	-26.2	N,M	92.4	Cumple
P22	Cubierta	15.00/19.50	40x30	Cabeza	G, Q	210.3	-26.2	3.7	-1.9	-26.2	Q	26.0	Cumple
				Planta 3	11.00/15.00	40x30	Cabeza	G, Q	645.3	-155.8	1.3	-0.9	-76.1
	Planta 2	7.00/11.00	40x30	8.00 m	G, Q	658.8	144.3	-1.8	-0.9	-76.1	N,M	89.7	Cumple
				Pie	G, Q	1062.2	141.8	-1.5	-0.8	-64.2	N,M	87.9	Cumple
	Planta 1	3.00/7.00	40x30	Cabeza	G, Q	1450.5	-151.4	1.8	-1.2	-63.4	N,M	99.4	Cumple
				Pie	G, Q	1464.0	149.2	-2.4	-1.2	-63.4	N,M	98.8</	

Resumen de las comprobaciones																
Pilares	Planta	Tramo (m)	Dimensión	Posición	Esfuerzos pésimos						Pésima	Aprov. (%)	Estado			
					Naturaleza	N (kN)	Mxx (kN·m)	Myy (kN·m)	Qx (kN)	Qy (kN)						
Pilares	Planta 3	14.50/15.00	40x30	Cabeza	G, Q	296.4	29.6	1.0	-0.8	12.7	N,M	25.8	Cumple			
				Pie	G, Q	302.0	-92.5	38.0	-12.3	155.2	N,M	99.7	Cumple			
				Cabeza	G, Q	301.2	-61.5	40.5	-12.3	155.2	Q	92.2	Cumple			
				11.50 m	G, Q	302.0	-92.5	38.0	-12.3	155.2	N,M	99.7	Cumple			
				Planta 2	7.00/11.00	40x30	Pie	G, Q	811.8	-77.4	-3.4	-2.5	45.0	N,M	60.1	Cumple
				Planta 1	3.00/7.00	40x30	Cabeza	G, Q	1136.5	116.6	1.7	-1.0	47.7	N,M	88.3	Cumple
				P.B.	0.00/3.00	40x30	Pie	G, Q	1150.1	-111.7	-1.7	-1.0	47.7	N,M	85.9	Cumple
				Cimentación	-0.27/0.00	40x30	Pie	G, Q	1150.1	-111.7	-1.7	-1.0	47.7	N,M	85.9	Cumple
				Cubierta	15.00/19.50	40x30	Cabeza	G, Q	287.0	-32.0	0.7	-0.8	-11.6	N,M	27.2	Cumple
				Cabeza	G, Q	286.4	-30.9	0.4	-0.4	-12.7	N,M	26.4	Cumple			
P28	Planta 3	14.50/15.00	40x30	Pie	G, Q	291.9	91.4	38.8	-13.1	-154.4	N,M	99.7	Cumple			
				Cabeza	G, Q	291.1	60.6	41.4	-13.1	-154.4	Q	92.5	Cumple			
				11.50 m	G, Q	291.9	91.4	38.8	-13.1	-154.4	N,M	99.7	Cumple			
				Planta 2	7.00/11.00	40x30	Pie	G, Q	804.7	76.1	-4.5	-3.2	-44.2	N,M	59.4	Cumple
				Planta 1	3.00/7.00	40x30	Cabeza	G, Q	1132.7	-118.8	2.1	-1.3	-50.0	N,M	89.5	Cumple
				P.B.	0.00/3.00	40x30	Pie	G, Q	1146.2	117.4	-2.4	-1.3	-50.0	N,M	89.0	Cumple
				Cimentación	-0.27/0.00	40x30	Pie	G, Q	1146.2	117.4	-2.4	-1.3	-50.0	N,M	89.0	Cumple
P29	Planta 3	10.50/15.00	40x30	Cabeza	G, Q	312.2	87.8	0.1	-0.1	9.5	N,M	96.7	Cumple			
				Pie	G, Q	377.0	-92.9	0.3	0.3	5.4	N,M	94.6	Cumple			
				Cabeza	G, Q	267.0	-5.3	-0.6	0.2	5.0	N,M	11.2	Cumple			
				7.50 m	G, Q	377.0	-92.9	0.3	0.3	5.4	N,M	94.6	Cumple			
				Planta 2	7.00/10.50	40x30	Cabeza	G, Q	676.1	90.8	-2.1	1.4	60.4	N,M	69.0	Cumple
				Planta 1	3.00/7.00	40x30	Pie	G, Q	1001.6	-99.1	0.6	0.2	40.7	N,M	78.7	Cumple
				P.B.	0.00/3.00	40x30	0.00 m	G, Q	1001.6	-99.1	0.6	0.2	40.7	N,M	78.7	Cumple
P30	Cubierta	15.00/19.50	40x30	Pie	G, Q	1321.9	-48.3	0.7	0.4	53.9	N,M	63.4	Cumple			
				Cabeza	G, Q	1321.9	-48.3	0.7	0.4	53.9	N,M	63.4	Cumple			
				Cubierta	15.00/19.50	40x30	Cabeza	G, Q	303.0	-88.0	-0.3	0.2	-9.6	N,M	98.6	Cumple
				Cabeza	G, Q	302.9	-87.9	-0.5	0.3	-9.7	N,M	98.4	Cumple			
				Planta 3	10.50/15.00	40x30	Pie	G, Q	367.5	91.6	0.5	0.1	-5.6	N,M	94.2	Cumple
				Cabeza	G, Q	260.0	5.2	-0.1	0.1	-5.1	N,M	10.9	Cumple			
				Planta 2	7.00/10.50	40x30	7.50 m	G, Q	367.5	91.6	0.5	0.1	-5.6	N,M	94.2	Cumple
P31	Planta 3	10.50/15.00	40x30	Planta 1	3.00/7.00	40x30	Pie	G, Q	990.2	97.2	0.0	0.0	-40.0	N,M	77.3	Cumple
				P.B.	0.00/3.00	40x30	0.00 m	G, Q	990.2	97.2	0.0	0.0	-40.0	N,M	77.3	Cumple
				Cubierta	15.00/19.50	40x30	Pie	G, Q	1299.4	47.1	-0.2	0.0	-52.5	N,M	62.1	Cumple
				Cimentación	-0.27/0.00	40x30	Pie	G, Q	1299.4	47.1	-0.2	0.0	-52.5	N,M	62.1	Cumple
				Cubierta	15.00/19.50	40x30	Cabeza	G, Q	305.4	86.0	0.3	-0.2	9.4	N,M	95.7	Cumple
				Planta 3	10.50/15.00	40x30	Pie	G, Q	370.1	-92.4	-0.2	0.0	5.6	N,M	95.2	Cumple
				Cabeza	G, Q	261.7	-5.2	-0.3	0.0	5.2	N,M	11.0	Cumple			
P32	Cubierta	15.00/19.50	40x30	Planta 2	7.00/10.50	40x30	7.50 m	G, Q	370.1	-92.4	-0.2	0.0	5.6	N,M	95.2	Cumple
				Cabeza	G, Q	673.8	93.0	-1.3	0.9	61.0	N,M	71.0	Cumple			
				Planta 1	3.00/7.00	40x30	Pie	G, Q	994.3	-99.1	0.4	0.2	40.5	N,M	78.5	Cumple
				P.B.	0.00/3.00	40x30	0.00 m	G, Q	994.3	-99.1	0.4	0.2	40.5	N,M	78.5	Cumple
				Cubierta	15.00/19.50	40x30	Pie	G, Q	1317.1	-49.4	0.6	0.3	55.1	N,M	63.6	Cumple
				Cimentación	-0.27/0.00	40x30	Pie	G, Q	1317.1	-49.4	0.6	0.3	55.1	N,M	63.6	Cumple
				Cabeza	G, Q	295.9	-85.6	-0.3	0.2	-9.3	N,M	96.8	Cumple			
P33	Planta 3	10.50/15.00	40x30	Cabeza	G, Q	296.0	-85.8	-0.1	0.1	-9.4	N,M	96.0	Cumple			
				Planta 2	7.00/10.50	40x30	Pie	G, Q	360.5	91.5	0.0	-0.1	-5.9	N,M	95.2	Cumple



Resumen de las comprobaciones														
Pilares	Planta	Tramo (m)	Dimensión	Posición	Esfuerzos pésimos						Pésima	Aprov. (%)	Estado	
					Naturaleza	N (kN)	Mxx (kN·m)	Myy (kN·m)	Qx (kN)	Qy (kN)				
P38	Planta 2	7.00/11.00	40x30	8.00 m	G, Q	536.2	-127.6	-2.9	-2.0	27.2	N,M	95.9	Cumple	
				Pie	G, Q	817.9	-64.4	1.0	0.8	39.1	N,M	50.9	Cumple	
	Planta 1	3.00/7.00	40x30	Pie	G, Q	1117.7	-100.0	0.3	0.0	39.4	N,M	75.2	Cumple	
	P.B	0.00/3.00	40x30	0.00 m	G, Q	1117.7	-100.0	0.3	0.0	39.4	N,M	75.2	Cumple	
				Pie	G, Q	1436.9	-47.1	0.7	0.3	52.8	N,M	62.7	Cumple	
	Cimentación	-0.35/0.00	40x30	Pie	G, Q	1436.9	-47.1	0.7	0.3	52.8	N,M	62.7	Cumple	
	Cubierta	15.00/19.50	40x30	Pie	G, Q	317.8	96.0	-2.2	-0.7	-17.7	N,M	96.8	Cumple	
				Cabeza	G, Q	301.2	-91.3	0.9	-0.7	-17.7	N,M	92.2	Cumple	
P39	Planta 3	11.00/15.00	40x30	Pie	G, Q	522.2	125.2	-2.8	-2.1	-27.3	N,M	96.2	Cumple	
				Cabeza	G, Q	507.7	-119.6	4.9	-2.1	-27.3	N,M	91.3	Cumple	
	Planta 2	7.00/11.00	40x30	8.00 m	G, Q	522.2	125.2	-2.8	-2.1	-27.3	N,M	96.2	Cumple	
	Planta 1	3.00/7.00	40x30	Pie	G, Q	806.2	101.4	-0.6	-0.2	-44.9	N,M	68.9	Cumple	
				Cabeza	G, Q	1123.4	-115.4	1.2	-0.6	-48.0	N,M	82.9	Cumple	
	P.B	0.00/3.00	40x30	0.00 m	G, Q	1137.0	113.6	-0.9	-0.6	-48.0	N,M	82.3	Cumple	
				Pie	G, Q	1137.0	113.6	-0.9	-0.6	-48.0	N,M	82.3	Cumple	
	Cimentación	-0.35/0.00	40x30	Pie	G, Q	1473.0	51.7	-0.4	-0.4	-56.3	N,M	65.5	Cumple	
				Pie	G, Q	1465.3	52.1	-0.6	-0.4	-57.3	N,M	65.4	Cumple	
P40	Cubierta	15.00/19.50	40x30	Pie	G, Q	276.9	-58.3	2.5	0.6	21.6	N,M	73.7	Cumple	
				Cabeza	G, Q	260.3	32.7	0.3	0.4	21.7	N,M	28.6	Cumple	
	Planta 3	11.00/15.00	40x30	Cabeza	G, Q	591.3	93.8	-1.1	-1.5	53.8	N,M	92.9	Cumple	
	Planta 2	7.00/11.00	40x30	Pie	G, Q	965.8	-118.9	-11.2	-6.9	51.4	N,M	95.3	Cumple	
	Planta 1	3.00/7.00	40x30	Cabeza	G, Q	1346.2	130.7	9.1	-5.1	51.7	N,M	97.8	Cumple	
				Pie	G, Q	1359.7	-122.5	-8.2	-5.1	51.7	N,M	94.0	Cumple	
	P.B	0.00/3.00	40x30	0.00 m	G, Q	1359.7	-123.3	-8.2	-5.1	51.7	N,M	97.7	Cumple	
				Pie	G, Q	1667.0	-48.0	-3.4	-4.1	53.8	N,M	72.0	Cumple	
P41	Cimentación	-0.20/0.00	40x30	Pie	G, Q	1708.2	-47.8	-4.4	-5.5	53.3	N,M	73.7	Cumple	
				Pie	G, Q	1667.0	-48.0	-3.4	-4.1	53.8	N,M	72.3	Cumple	
	Planta 3	11.00/15.00	40x30	Pie	G, Q	517.9	37.0	6.5	5.4	-16.6	N,M	36.0	Cumple	
				Cabeza	G, Q	407.9	-18.9	-9.6	4.4	-16.1	N,M	23.6	Cumple	
	Planta 2	7.00/11.00	40x30	Pie	G, Q	1230.4	24.6	-3.4	-2.7	-4.1	N,M	54.5	Cumple	
	Planta 1	3.00/7.00	40x30	Pie	G, Q	964.9	45.0	-2.8	-2.2	-26.8	N,M	53.0	Cumple	
				Pie	G, Q	1921.5	-38.4	-0.7	-0.3	-0.7	N,M	85.0	Cumple	
P42	P.B	0.00/3.00	40x30	Pie	G, Q	1533.3	32.3	-0.8	-0.4	-19.8	N,M	68.4	Cumple	
				Pie	G, Q	2582.3	-51.6	-0.9	-1.2	3.2	N,M	99.6	Cumple	
	Cimentación	-0.35/0.00	40x30	Pie	G, Q	2122.3	-42.4	-0.8	-1.1	-24.7	N,M	81.9	Cumple	
				Pie	G, Q	2122.3	-42.4	-0.8	-1.1	-24.7	N,M	81.9	Cumple	
	Cubierta	15.00/19.50	40x30	Pie	G, Q	299.5	55.7	0.8	0.3	-21.6	N,M	62.1	Cumple	
				Cabeza	G, Q	282.9	-34.9	-0.5	0.4	-21.7	N,M	30.5	Cumple	
P43	Planta 3	11.00/15.00	40x30	Cabeza	G, Q	621.2	-90.1	0.7	-0.4	-50.8	N,M	83.4	Cumple	
	Planta 2	7.00/11.00	40x30	Pie	G, Q	956.3	114.0	-0.4	-0.2	-48.7	N,M	96.9	Cumple	
	Planta 1	3.00/7.00	40x30	Cabeza	G, Q	1315.5	-132.7	0.8	-0.5	-55.1	N,M	99.5	Cumple	
				Pie	G, Q	1329.0	131.1	-0.8	-0.5	-55.1	N,M	99.0	Cumple	
	P.B	0.00/3.00	40x30	0.00 m	G, Q	1329.0	131.1	-0.8	-0.5	-55.1	N,M	99.0	Cumple	
				Pie	G, Q	1691.9	60.7	-0.7	-0.6	-66.5	N,M	78.0	Cumple	
	Cimentación	-0.20/0.00	40x30	Pie	G, Q	1691.9	60.7	-0.7	-0.6	-66.5	N,M	78.7	Cumple	
				Pie	G, Q	162.4	20.5	-6.6	4.6	11.5	N,M	19.9	Cumple	
P44	Cubierta	15.00/19.50	40x30	Pie	G, Q	308.5	-67.7	25.1	15.0	35.3	N,M	94.8	Cumple	
				Cabeza	G, Q	295.0	52.2	-25.8	15.0	35.3	N,M	66.5	Cumple	
	Planta 3	11.00/15.00	40x30	Pie	G, Q	317.4	22.8	8.9	4.9	-9.4	N,M	23.2	Cumple	
	Planta 2	7.00/11.00	40x30	Cabeza	G, Q	30								

Resumen de las comprobaciones																
Pilares	Planta	Tramo (m)	Dimensión	Posición	Esfuerzos pésimos						Pésima	Aprov. (%)	Estado			
					Naturaleza	N (kN)	Mxx (kN·m)	Myy (kN·m)	Qx (kN)	Qy (kN)						
P49	P.B	0.00/3.00	40x30	Pie	G, Q	1655.0	-33.1	-3.5	-4.1	1.2	N,M	73.3	Cumple			
				Pie	G, Q	1331.0	-26.6	-3.6	-4.1	24.0	N,M	59.0	Cumple			
	Cimentación	-0.20/0.00	40x30	Pie	G, Q	1655.0	-33.1	-3.5	-4.1	1.2	N,M	73.3	Cumple			
				Pie	G, Q	1331.0	-26.6	-3.6	-4.1	24.0	N,M	59.0	Cumple			
P50	Planta 2	7.00/10.50	40x30	Pie	G, Q	443.7	34.9	0.5	0.3	-18.6	N,M	32.1	Cumple			
				Cabeza	G, Q	348.9	-18.8	-0.3	0.2	-18.5	N,M	20.4	Cumple			
	Planta 1	3.00/7.00	40x30	Pie	G, Q	1072.6	21.5	0.5	0.2	-0.1	N,M	47.5	Cumple			
				Cabeza	G, Q	679.2	-32.1	-0.1	0.1	-18.8	N,M	37.4	Cumple			
	P.B	0.00/3.00	40x30	Pie	G, Q	1668.5	33.4	0.6	0.4	-0.2	N,M	73.8	Cumple			
				Pie	G, Q	1341.0	26.8	0.5	0.4	-23.0	N,M	59.3	Cumple			
	Cimentación	-0.20/0.00	40x30	Pie	G, Q	1668.5	33.4	0.6	0.4	-0.2	N,M	73.8	Cumple			
				Pie	G, Q	1341.0	26.8	0.5	0.4	-23.0	N,M	59.3	Cumple			
P51	Planta 2	7.00/11.00	40x30	Pie	G, Q	422.8	34.9	0.2	0.1	-18.3	N,M	31.6	Cumple			
				Cabeza	G, Q	332.4	-17.9	0.0	0.1	-18.1	N,M	19.4	Cumple			
	Planta 1	3.00/7.00	40x30	Pie	G, Q	1051.2	21.0	0.3	0.2	-0.4	N,M	46.5	Cumple			
				Cabeza	G, Q	664.9	-32.7	-0.1	0.1	-19.1	N,M	37.3	Cumple			
	P.B	0.00/3.00	40x30	Pie	G, Q	1645.1	32.9	0.4	0.1	-0.3	N,M	72.8	Cumple			
				Pie	G, Q	1321.1	26.4	0.3	0.1	-22.9	N,M	58.5	Cumple			
	Cimentación	-0.20/0.00	40x30	Pie	G, Q	1645.1	32.9	0.4	0.1	-0.3	N,M	72.8	Cumple			
				Pie	G, Q	1321.1	26.4	0.3	0.1	-22.9	N,M	58.5	Cumple			
P52	Planta 2	7.00/11.00	40x30	Pie	G, Q	478.0	29.3	0.7	0.4	-13.2	N,M	29.7	Cumple			
				Cabeza	G, Q	374.7	-12.8	-0.4	0.3	-13.1	N,M	18.6	Cumple			
	Planta 1	3.00/7.00	40x30	Pie	G, Q	1115.1	22.3	0.5	0.3	-0.5	N,M	49.3	Cumple			
				Cabeza	G, Q	707.9	-33.9	-0.3	0.2	-19.6	N,M	39.2	Cumple			
	P.B	0.00/3.00	40x30	Pie	G, Q	1711.1	34.2	0.2	0.0	-0.6	N,M	75.7	Cumple			
				Pie	G, Q	1377.7	27.6	0.2	0.0	-23.0	N,M	61.0	Cumple			
	Cimentación	-0.20/0.00	40x30	Pie	G, Q	1711.1	34.2	0.2	0.0	-0.6	N,M	75.7	Cumple			
				Pie	G, Q	1377.7	27.6	0.2	0.0	-23.0	N,M	61.0	Cumple			
P53	Planta 2	7.00/11.00	40x30	Pie	G, Q	405.0	-32.7	-4.9	-1.8	14.0	N,M	30.3	Cumple			
				Cabeza	G, Q	317.4	14.9	0.9	-1.4	13.6	N,M	17.5	Cumple			
	Planta 1	3.00/7.00	40x30	Cabeza	G, Q	851.4	41.8	6.6	-2.9	23.7	N,M	48.2	Cumple			
				Pie	G, Q	864.9	-38.8	-3.1	-2.9	23.7	N,M	46.8	Cumple			
	P.B	0.00/3.00	40x30	Pie	G, Q	1679.9	-33.6	1.3	1.1	2.6	N,M	74.3	Cumple			
				Pie	G, Q	1354.9	-27.1	1.2	1.1	24.9	N,M	60.0	Cumple			
	Cimentación	-0.20/0.00	40x30	Pie	G, Q	1679.9	-33.6	1.3	1.1	2.6	N,M	74.3	Cumple			
				Pie	G, Q	1354.9	-27.1	1.2	1.1	24.9	N,M	60.0	Cumple			
<i>Notas:</i>																
<i>N,M: Estado límite de agotamiento frente a solicitudes normales (combinaciones no sísmicas)</i>																
<i>Q: Estado límite de agotamiento frente a cortante (combinaciones no sísmicas)</i>																

6.2. ARMADO DE PILARES Y PANTALLAS

Armado de pilares													
Pilar	Geometría				Armaduras							Aprov. (%)	Estado
	Planta	Dimensiones (cm)	Tramo (m)	Barra	Esquina	Cara X	Cara Y	Cuantía (%)	Perimetral	Dir. Y ⁽¹⁾	Separación (cm)		
P1	Cubierta	40x30	12.00/15.90	4016	4012	-	1.05	1e06	2r06	15	53.2	Cumple	
	Planta 3	40x30	8.00/11.40	4020	2012	-	1.24	1e06			15	67.6	Cumple
	Planta 2	40x30	4.00/7.40	4020	2012	-	1.24	1e06			15	76.7	Cumple
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4012	2012	-	1.24	1e06			15	85.9	Cumple
	P.B	40x30	-3.00										

Armado de pilares													
Hormigón: HA-30, Yc=1.5													
Pilar	Geometría			Armaduras						Aprov. (%)	Estado		
	Planta	Dimensiones (cm)	Tramo (m)	Barras			Estripos						
				Esquina	Cara X	Cara Y	Cuantía (%)	Perimetral	Dir. Y ⁽¹⁾	Separación (cm)			
P9	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø12	6Ø12	-	0.94	1eØ6	1rØ6	15	100.0	Cumple	
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	4Ø20	2Ø20	2.62	1eØ6	2rØ6	30	99.9	Cumple	
	Cimentación	-	-	4Ø20	4Ø20	2Ø20	2.62	1eØ6	2rØ6	-	99.9	Cumple	
P10	Cubierta	40x30	12.00/15.90	4Ø16	4Ø12	-	1.05	1eØ6	2rØ6	15	60.5	Cumple	
	Planta 3	40x30	8.00/11.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	76.2	Cumple	
	Planta 2	40x30	4.00/7.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	85.0	Cumple	
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	98.4	Cumple	
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	97.5	Cumple	
	Cimentación	-	-	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		-	76.2	Cumple	
	Forjado 7	40x30	17.50/19.10							15	91.3	Cumple	
P11	Forjado 6	40x30	16.50/17.50	4Ø16	2Ø12	-	0.86	1eØ6					
	Cubierta	40x30	12.00/15.90	4Ø16	2Ø12	-	0.86	1eØ6		15	91.3	Cumple	
	Planta 3	40x30	8.00/11.40	4Ø16	2Ø12	-	0.86	1eØ6		15	71.5	Cumple	
	Planta 2	40x30	4.00/7.40	4Ø16	2Ø12	-	0.86	1eØ6		15	94.8	Cumple	
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø16	4Ø12	-	1.05	1eØ6	2rØ6	15	99.9	Cumple	
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	6Ø20	2Ø12	2.81	1eØ6	1rØ6	15	73.8	Cumple	
	Cimentación	-	-	4Ø20	6Ø20	2Ø12	2.81	1eØ6	1rØ6	-	60.9	Cumple	
P12	Forjado 7	40x30	17.50/19.10							15	55.9	Cumple	
	Forjado 6	40x30	16.50/17.50	4Ø16	2Ø12	-	0.86	1eØ6					
	Cubierta	40x30	12.00/15.90	4Ø16	2Ø12	-	0.86	1eØ6		15	36.9	Cumple	
	Planta 3	40x30	8.00/11.40	4Ø16	2Ø12	-	0.86	1eØ6		15	48.6	Cumple	
	Planta 2	40x30	4.00/7.40	4Ø16	2Ø12	-	0.86	1eØ6		15	81.7	Cumple	
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø16	4Ø12	-	1.05	1eØ6	2rØ6	15	99.3	Cumple	
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	6Ø20	2Ø12	2.81	1eØ6	1rØ6	15	99.5	Cumple	
P13	Cimentación	-	-	4Ø20	6Ø20	2Ø12	2.81	1eØ6	1rØ6	-	99.5	Cumple	
	Cubierta	40x30	12.00/15.90	4Ø16	4Ø12	-	1.05	1eØ6	2rØ6	15	59.2	Cumple	
	Planta 3	40x30	8.00/11.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	71.8	Cumple	
	Planta 2	40x30	4.00/7.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	76.3	Cumple	
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	88.5	Cumple	
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	88.1	Cumple	
	Cimentación	-	-	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		-	71.2	Cumple	
P14	Forjado 7	40x30	17.50/19.10							15	98.6	Cumple	
	Forjado 6	40x30	16.50/17.50	4Ø16	2Ø12	2Ø12	1.05	1eØ6					
	Cubierta	40x30	12.00/15.90	4Ø16	2Ø12	2Ø12	1.05	1eØ6		15	98.6	Cumple	
	Planta 3	40x30	8.00/11.40	4Ø16	4Ø12	-	1.05	1eØ6	2rØ6	15	87.1	Cumple	
	Planta 2	40x30	4.00/7.40	4Ø16	4Ø12	-	1.05	1eØ6	2rØ6	15	84.9	Cumple	
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	89.5	Cumple	
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	84.8	Cumple	
P15	Cimentación	-	-	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		-	67.0	Cumple	
	Forjado 7	40x30	17.50/19.10							15	29.0	Cumple	
	Forjado 6	40x30	16.50/17.10	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1eØ6	-	15	72.8	Cumple	
	Cubierta	40x30	12.00/15.90	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1eØ6	1rØ6	6	31.2	Cumple	
	Planta 3	40x30	8.00/11.40	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1eØ6		15	53.4	Cumple	
	Planta 2	40x30	4.00/7.40	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1eØ6		15	84.6	Cumple	
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø20	2Ø12	2Ø12	1.42	1eØ6		15	99.7	Cumple	
P16	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	6Ø20	2Ø16	2.95	1eØ6	1rØ6	20	98.9	Cumple	
	Cimentación	-	-	4Ø20	6Ø20	2Ø16	2.95	1eØ6	1rØ6	-	98.9	Cumple	
	Forjado 7	40x30	17.50/19.10							15	88.4	Cumple	
P17	Forjado 6	40x30	16.50/17.50	4Ø16	2Ø12	2Ø12	1.05	1eØ6		15	88.4	Cumple	
	Cubierta	40x30	12.00/15.90	4Ø16	2Ø12	2Ø12	1.05	1eØ6		15	91.2	Cumple	
	Planta 3	40x30	8.00/11.40	4Ø16	4Ø12	-	1.05	1eØ6	2rØ6	15	96.3	Cumple	
	Planta 2	40x30	4.00/7.40	4Ø16	4Ø12	-	1.05	1eØ6	2rØ6	15	98.9	Cumple	
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø20	2Ø12	2Ø12	1.42	1eØ6		15	98.5	Cumple	
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	6Ø20	2Ø16	2.95	1eØ6	1rØ6	20	97.6	Cumple	
	Cimentación	-	-	4Ø20	6Ø20	2Ø16	2.95	1eØ6	1rØ6	-	76.8	Cumple	
P18	Forjado 7	40x30	17.50/19.10							15	20.1	Cumple	
	Forjado 6	40x30	16.50/17.10	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1eØ6		15	40.0	Cumple	
	Cubierta	40x30	12.00/15.90	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1eØ6		15	34.6	Cumple	
	Planta 3	40x30	8.00/11.40	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1					

Armado de pilares												
Hormigón: HA-30, Yc=1.5												
Pilar	Geometría			Armaduras					Aprov. (%)	Estado		
	Planta	Dimensiones (cm)	Tramo (m)	Barras			Estripos					
				Esquina	Cara X	Cara Y	Cuantía (%)	Perimetral	Dir. Y ⁽¹⁾	Separación (cm)		
Cimentación	-	-	4Ø25	6Ø16	2Ø25	3.46	1eØ8	1rØ8	-	62.7	Cumple	
P22	Cubierta	40x30	12.00/15.90	4Ø16	4Ø12	-	1.05	1eØ6	2rØ6	15	40.6	Cumple
	Planta 3	40x30	8.00/11.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	50.1	Cumple
	Planta 2	40x30	4.00/7.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	45.3	Cumple
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	44.5	Cumple
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	50.1	Cumple
	Cimentación	-	-	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6	-	15	40.9	Cumple
P23	Cubierta	40x30	12.00/15.90	4Ø16	4Ø12	-	1.05	1eØ6	2rØ6	15	14.6	Cumple
	Planta 3	40x30	8.00/11.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	27.9	Cumple
	Planta 2	40x30	4.00/7.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	37.0	Cumple
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	50.0	Cumple
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	62.9	Cumple
	Cimentación	-	-	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6	-	15	62.9	Cumple
P24	Cubierta	40x30	12.00/15.90	4Ø16	4Ø12	-	1.05	1eØ6	2rØ6	15	41.9	Cumple
	Planta 3	40x30	8.00/11.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	48.4	Cumple
	Planta 2	40x30	4.00/7.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	44.1	Cumple
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	43.7	Cumple
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	49.4	Cumple
	Cimentación	-	-	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6	-	15	40.2	Cumple
P25	Cubierta	40x30	11.50/16.17	4Ø16	4Ø12	-	1.05	1eØ6	2rØ6	15	23.4	Cumple
	Planta 3	40x30	8.00/10.90	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	48.9	Cumple
	Planta 2	40x30	4.00/7.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	43.1	Cumple
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	41.4	Cumple
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	45.4	Cumple
	Cimentación	-	-	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6	-	15	37.7	Cumple
P26	Cubierta	40x30	11.50/16.17	4Ø16	4Ø12	-	1.05	1eØ6	2rØ6	15	22.3	Cumple
	Planta 3	40x30	8.00/10.90	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	49.0	Cumple
	Planta 2	40x30	4.00/7.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	43.9	Cumple
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	41.0	Cumple
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	45.9	Cumple
	Cimentación	-	-	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6	-	15	38.0	Cumple
P27	Cubierta	40x30	12.00/16.17	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1eØ6	-	15	26.6	Cumple
	Planta 3	40x30	11.50/11.70	4Ø16	2Ø16	-	1.01	1eØ6	1rØ6	6	99.7	Cumple
			8.00/10.90			-	1.01	1eØ6		20	99.7	Cumple
	Planta 2	40x30	4.00/7.20	4Ø16	2Ø16	-	1.01	1eØ6		20	60.1	Cumple
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø16	2Ø16	-	1.01	1eØ6		20	88.3	Cumple
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø16	2Ø16	-	1.01	1eØ6		20	85.9	Cumple
	Cimentación	-	-	4Ø16	2Ø16	-	1.01	1eØ6	-	20	66.1	Cumple
P28	Cubierta	40x30	12.00/16.17	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1eØ6	-	15	27.2	Cumple
	Planta 3	40x30	11.50/11.70	4Ø16	2Ø16	-	1.01	1eØ6	1rØ6	6	99.7	Cumple
			8.00/10.90			-	1.01	1eØ6		20	99.7	Cumple
	Planta 2	40x30	4.00/7.20	4Ø16	2Ø16	-	1.01	1eØ6		20	59.4	Cumple
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø16	2Ø16	-	1.01	1eØ6		20	89.5	Cumple
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø16	2Ø16	-	1.01	1eØ6		20	89.0	Cumple
	Cimentación	-	-	4Ø16	2Ø16	-	1.01	1eØ6	-	20	69.6	Cumple
P29	Cubierta	40x30	12.00/16.17	4Ø16	4Ø12	-	1.05	1eØ6	2rØ6	15	81.4	Cumple
	Planta 3	40x30	7.50/11.70	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	72.6	Cumple
	Planta 2	40x30	4.00/6.90	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	72.6	Cumple

Armado de pilares													
Hormigón: HA-30, Yc=1.5													
Pilar	Geometría			Armaduras					Aprov. (%)	Estado			
	Planta	Dimensiones (cm)	Tramo (m)	Barras			Estripos						
				Esquina	Cara X	Cara Y	Cuantía (%)	Perimetral	Dir. Y ⁽¹⁾	Separación (cm)			
P22	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		-	15	72.0	Cumple
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		-	15	72.0	Cumple
	Cimentación	-	-	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6	-	-	59.5	Cumple	
P30	Cubierta	40x30	12.00/16.17	4Ø16	4Ø12	-	1.05	1eØ6	2rØ6	15	8		

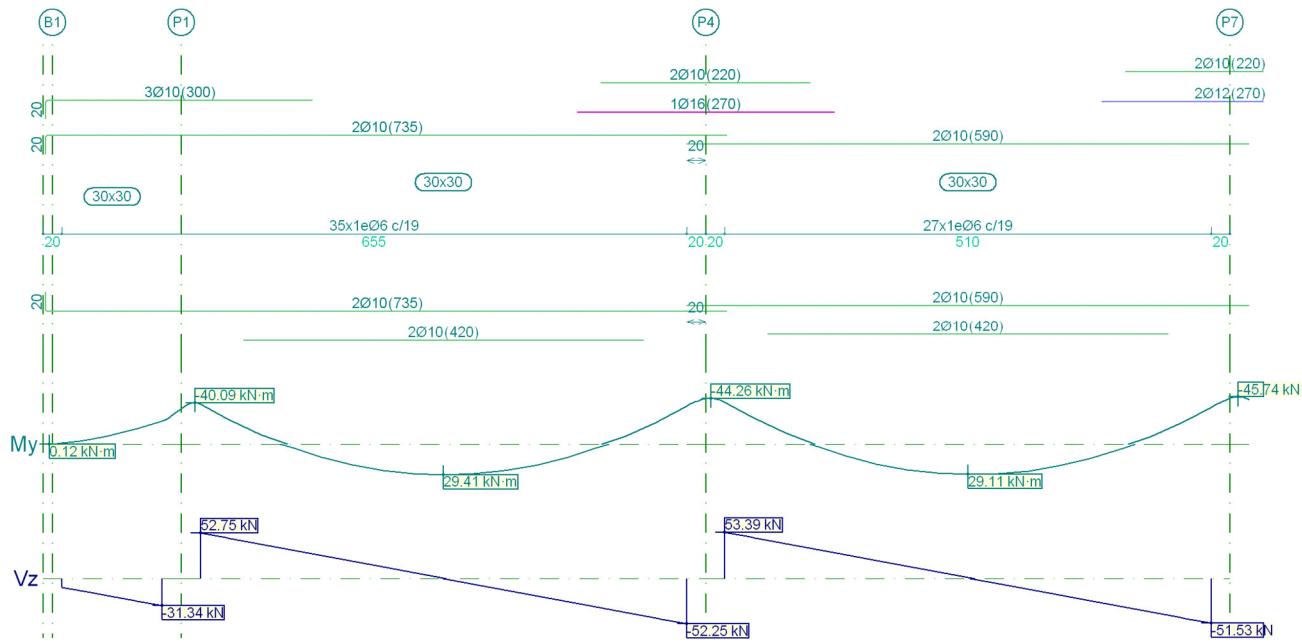
Armado de pilares													
Hormigón: HA-30, Yc=1.5													
Pilar	Geometría			Armaduras						Aprov. (%)	Estado		
	Planta	Dimensiones (cm)	Tramo (m)	Barras			Estriplos						
				Esquina	Cara X	Cara Y	Cuantía (%)	Perimetral	Dir. Y ⁽¹⁾	Separación (cm)			
P38	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	75.2	Cumple	
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	75.2	Cumple	
	Cimentación	-	-	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6	-	-	62.7	Cumple	
	Cubierta	40x30	12.00/16.17	4Ø16	4Ø12	-	1.05	1eØ6	2rØ6	15	92.9	Cumple	
	Planta 3	40x30	8.00/11.67	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	96.2	Cumple	
P39	Planta 2	40x30	4.00/7.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	96.2	Cumple	
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	82.9	Cumple	
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	82.3	Cumple	
	Cimentación	-	-	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6	-	-	65.5	Cumple	
	Cubierta	40x30	12.00/16.17	4Ø16	4Ø12	-	1.05	1eØ6	2rØ6	15	47.0	Cumple	
P40	Planta 3	40x30	8.00/11.40	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1eØ6		15	36.0	Cumple	
	Planta 2	40x30	4.00/7.40	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1eØ6		15	54.5	Cumple	
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1eØ6		15	85.0	Cumple	
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	2Ø16	-	1.38	1eØ6		20	99.6	Cumple	
	Cimentación	-	-	4Ø20	2Ø16	-	1.38	1eØ6	-	-	99.6	Cumple	
P41	Cubierta	40x30	12.00/16.17	4Ø16	4Ø12	-	1.05	1eØ6	2rØ6	15	41.6	Cumple	
	Planta 3	40x30	8.00/11.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	59.3	Cumple	
	Planta 2	40x30	4.00/7.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	78.6	Cumple	
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	95.9	Cumple	
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	95.4	Cumple	
P42	Cimentación	-	-	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6	-	-	75.7	Cumple	
	Cubierta	40x30	12.00/16.17	4Ø16	4Ø12	-	1.05	1eØ6	2rØ6	15	23.8	Cumple	
	Planta 3	40x30	8.00/11.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	56.5	Cumple	
	Planta 2	40x30	4.00/7.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	62.6	Cumple	
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	79.4	Cumple	
P43	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	78.3	Cumple	
	Cimentación	-	-	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6	-	-	58.0	Cumple	
	Planta 3	40x30	8.00/11.40	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1eØ6		15	23.2	Cumple	
	Planta 2	40x30	4.00/7.40	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1eØ6		15	40.8	Cumple	
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1eØ6		15	57.0	Cumple	
P44	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	2Ø16	-	1.38	1eØ6		20	66.1	Cumple	
	Cimentación	-	-	4Ø20	2Ø16	-	1.38	1eØ6	-	-	66.0	Cumple	
	Cubierta	40x30	12.00/16.17	4Ø16	4Ø12	-	1.05	1eØ6	2rØ6	15	31.3	Cumple	
	Planta 3	40x30	8.00/11.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	52.1	Cumple	
	Planta 2	40x30	4.00/7.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	47.7	Cumple	
P45	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	51.4	Cumple	
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6		15	57.5	Cumple	
	Cimentación	-	-	4Ø20	2Ø12	-	1.24	1eØ6	-	-	47.8	Cumple	
	Cubierta	40x30	12.00/16.17	4Ø16	4Ø12	-	1.05	1eØ6	2rØ6	15	25.6	Cumple	
	Planta 3	40x30	8.00/10.90	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1eØ6		15	29.8	Cumple	
P46	Planta 2	40x30	4.00/7.40	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1eØ6		15	44.6	Cumple	
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1eØ6		20	51.0	Cumple	
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	2Ø16	-	1.38	1eØ6		-	51.0	Cumple	
	Cimentación	-	-	4Ø20	2Ø16	-	1.38	1eØ6	-	-	51.0	Cumple	

Armado de pilares													
Hormigón: HA-30, Yc=1.5													
Pilar	Geometría			Armaduras						Aprov. (%)	Estado		
	Planta	Dimensiones (cm)	Tramo (m)	Barras			Estriplos						
				Esquina	Cara X	Cara Y	Cuantía (%)	Perimetral	Dir. Y ⁽¹⁾	Separación (cm)			
P47	Planta 3	40x30	8.00/10.90	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1eØ6		15	27.2	Cumple	
	Planta 2	40x30	4.00/7.20	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1eØ6		15	44.5	Cumple	
	Planta 1	40x30	0.00/3.40	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1eØ6		15	70.0	Cumple	
	P.B	40x30	-3.00/-0.60	4Ø20	2Ø16	-	1.38	1eØ6		20	83.9	Cumple	
	Cimentación	-	-	4Ø20	2Ø16	-	1.38	1eØ6	-	-	83.9	Cumple	
P48	Planta 2	40x30	4.00/6.90	4Ø12	2Ø12	-	0.57	1eØ6		15	32.2	Cumple	

6.3. ARMADO DE VIGAS

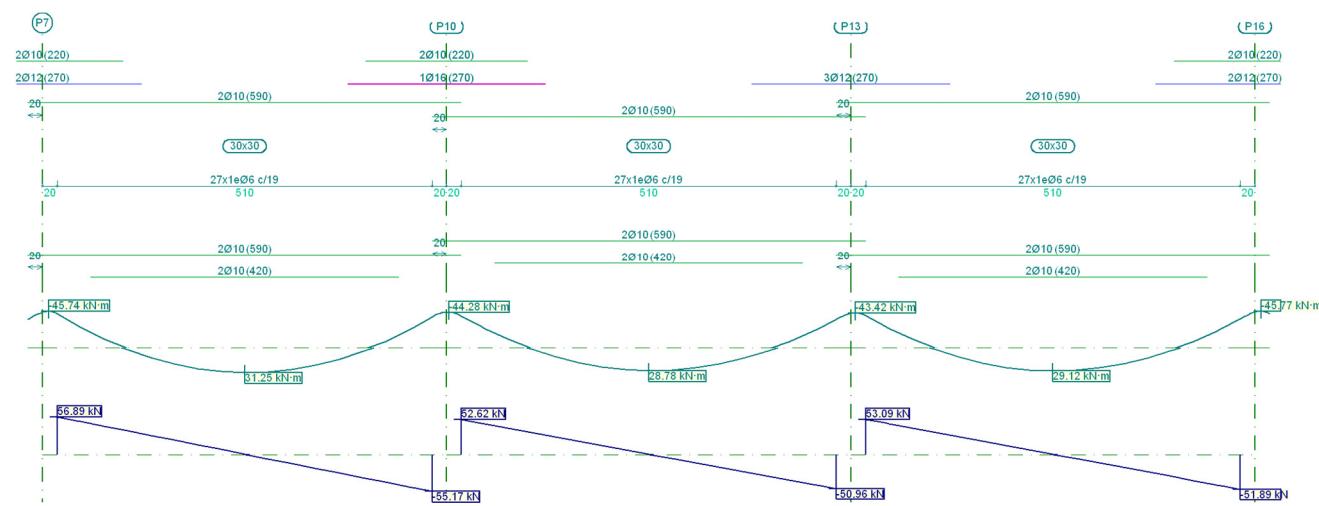
A continuación, se muestra el armado de todas las vigas de una sola planta. Estos armados se asemejan al resto de armado de las diferentes plantas, pues las cargas son muy parecidas. Por ello se muestra solo el armado de pilares de una sola planta, y así facilitar la comprensión.

2.1.- Pórtico 1



Pórtico 1		Tramo: B1-P1			Tramo: P1-P4			Tramo: P4-P7			
Sección		30x30			30x30			30x30			
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
Momento mín. x	[kN·m]	-4.35	-7.88	-22.51	-38.55	--	-37.07	-40.57	--	-35.77	
[m]	0.26	0.48	1.05	0.00	--	5.10	0.00	--	5.10		
	--	--	--	19.92	29.41	20.31	18.93	29.11	20.68		
Momento máx. x	[kN·m]	--	--	--	1.59	2.55	3.51	1.59	2.55	3.51	
Cortante mín. x	[kN]	-15.23	-19.57	-31.34	--	-12.98	-52.25	--	-12.26	-51.53	
[m]	0.26	0.48	1.05	--	3.19	5.10	--	3.19	5.10		
	--	--	--	52.75	13.48	--	53.39	14.12	--		
Cortante máx. x	[kN]	--	--	--	0.00	1.91	--	0.00	1.91	--	
Torsor mín. x	[kN]	--	--	--	--	--	--	--	--		
[m]	--	--	--	--	--	--	--	--	--		
	--	--	--	--	--	--	--	--	--		
Torsor máx. x	[kN]	1.07	1.07	1.07	--	--	--	--	--	--	
[m]	0.00	0.48	0.76	--	--	--	--	--	--		
	Real	3.93	3.93	3.93	3.93	1.57	5.15	5.15	1.57	5.40	
Área Sup.	[cm²]	Nec.	2.52	2.52	3.19	3.71	0.00	4.10	4.14	0.00	4.14
Área Inf.	[cm²]	Real	1.57	1.57	1.57	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14
[m]	Nec.	0.00	0.00	0.00	2.52	2.69	2.52	2.52	2.66	2.52	
	Real	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98
Área Transv.	[cm²/m]	Nec.	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66

Pórtico 1	Tramo: B1-P1	Tramo: P1-P4	Tramo: P4-P7
Sección	30x30	30x30	30x30
Zona	1/3L	2/3L	3/3L
F. Sobre carga	0.03 mm, L/73484 (L: 2.10 m)	0.27 mm, L/19107 (L: 5.10 m)	0.26 mm, L/19755 (L: 5.10 m)
F. Activa	0.50 mm, L/4164 (L: 2.10 m)	3.73 mm, L/1368 (L: 5.10 m)	3.55 mm, L/1438 (L: 5.10 m)
F. A plazo infinito	0.54 mm, L/3886 (L: 2.10 m)	3.94 mm, L/1294 (L: 5.10 m)	3.75 mm, L/1361 (L: 5.10 m)

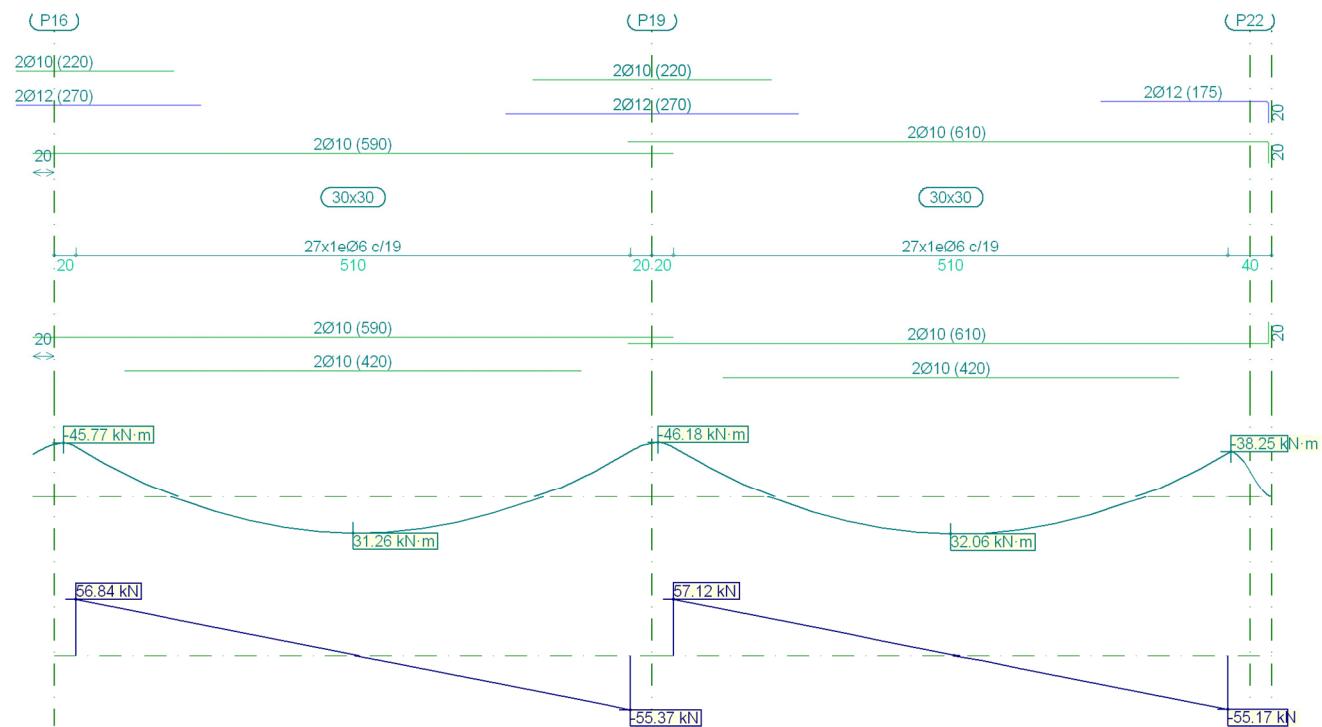


Pórtico 1	Tramo: P7-P10	Tramo: P10-P13	Tramo: P13-P16								
Sección	30x30	30x30	30x30								
Zona	1/3L	2/3L	3/3L								
Momento mín. x	[kN·m]	-42.68	--	-38.56	-39.70	--	-35.73	-40.02	--	-36.46	
[m]		0.00	--	5.10	0.00	--	5.10	0.00	--	5.10	
Momento máx. x	[kN·m]	20.56	31.25	22.06	18.77	28.78	20.45	19.30	29.12	20.32	
Cortante mín. x	[kN]	--	-13.31	-55.17	--	-12.25	-50.96	--	-12.63	-51.89	
[m]		--	3.19	5.10	--	3.19	5.10	--	3.19	5.10	
Cortante máx. x	[kN]	56.89	14.91	--	52.62	13.91	--	53.09	13.91	--	
[m]		0.00	1.91	--	0.00	1.91	--	0.00	1.91	--	
Torsor mín. x	[kN]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
[m]		--	--	--	--	--	--	--	--	--	
Torsor máx. x	[kN]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
[m]		--	--	--	--	--	--	--	--	--	
Área Sup.	[cm²]	Real	5.40	1.57	5.15	5.15	1.57	4.96	4.96	1.57	5.40
		Nec.	4.27	0.00	4.14	4.14	0.00	3.99	4.05	0.00	4.16
Área Inf.	[cm²]	Real	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14
		Nec.	2.52	2.86	2.52	2.52	2.63	2.52	2.52	2.66	2.52
Área Transv.	[cm²/m]	Real	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98
		Nec.	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66
F. Sobre carga	0.44 mm, L/11552 (L: 5.10 m)		0.24 mm, L/21062 (L: 5.10 m)	0.26 mm, L/19765 (L: 5.10 m)							

T.F.G: Diseño de la estructura de un edificio del Centro Socio Cultural del barrio del Cabañal (GIOP).

Anejo N.3 Cálculo Estructural.

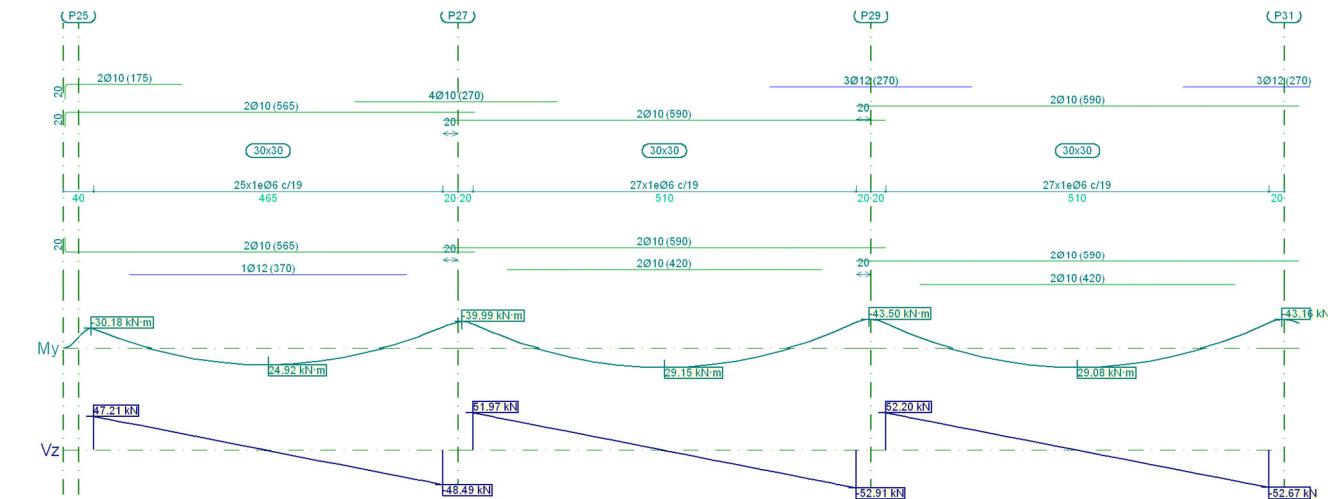
Pórtico 1	Tramo: P7-P10			Tramo: P10-P13			Tramo: P13-P16		
Sección	30x30			30x30			30x30		
Zona	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
F. Activa	3.84 mm, L/1327 (L: 5.10 m)			3.54 mm, L/1442 (L: 5.10 m)			3.56 mm, L/1431 (L: 5.10 m)		
F. A plazo infinito	3.94 mm, L/1294 (L: 5.10 m)			3.74 mm, L/1363 (L: 5.10 m)			3.77 mm, L/1354 (L: 5.10 m)		



Pórtico 1	Tramo: P16-P19			Tramo: P19-P22			
Sección	30x30			30x30			
Zona	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
Momento mín. x	[kN·m]	-42.60	--	-38.69	-42.20	--	-37.44
x [m]		0.00	--	5.10	0.00	--	5.10
Momento máx. x	[kN·m]	20.62	31.26	21.96	21.13	32.06	23.09
x [m]		1.59	2.55	3.51	1.59	2.55	3.51
Cortante mín. x	[kN]	--	-13.37	-55.37	--	-13.18	-55.17
x [m]		--	3.19	5.10	--	3.19	5.10
Cortante máx. x	[kN]	56.84	14.84	--	57.12	15.12	--
x [m]		0.00	1.91	--	0.00	1.91	--
Torsor mín. x	[kN]	--	--	--	--	--	--
x [m]		--	--	--	--	--	--
Torsor máx. x	[kN]	--	--	--	--	--	--
x [m]		--	--	--	--	--	--
Área Sup.	Real [cm ²]	5.40	1.57	5.40	5.40	1.57	3.83
	Nec.	4.27	0.00	4.28	4.31	0.00	3.54

Pórtico 1	Tramo: P16-P19			Tramo: P19-P22		
Sección	30x30			30x30		
Zona	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Área Inf. [cm ²]	Real	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14
	Nec.	2.52	2.86	2.52	2.52	2.52
Área Transv. [cm ² /m]	Real	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98
	Nec.	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66
F. Sobrecarga	0.44 mm, L/11622 (L: 5.10 m)			0.56 mm, L/9160 (L: 5.10 m)		
F. Activa	3.83 mm, L/1333 (L: 5.10 m)			4.33 mm, L/1179 (L: 5.10 m)		
F. A plazo infinito	3.93 mm, L/1298 (L: 5.10 m)			4.44 mm, L/1148 (L: 5.10 m)		

2.2.- Pórtico 2

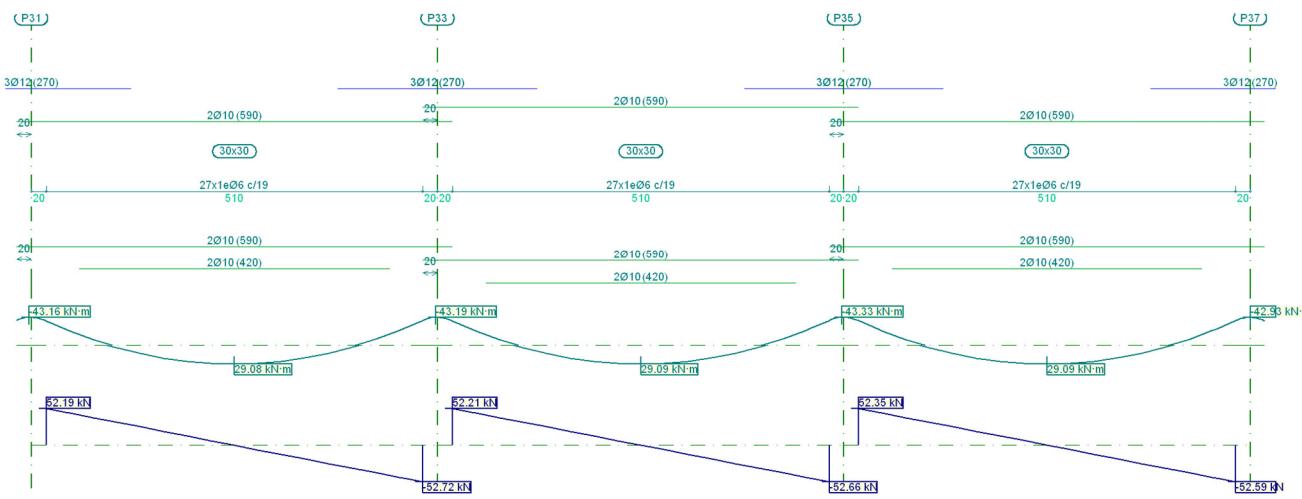


Pórtico 2	Tramo: P25-P27			Tramo: P27-P29			Tramo: P29-P31			
Sección	30x30			30x30			30x30			
Zona	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
Momento mín. x	[kN·m]	-29.44	--	-32.33	-36.75	--	-39.20	-37.45	--	-38.67
x [m]		0.00	--	4.65	0.00	--	5.10	0.00	--	5.10
Momento máx. x	[kN·m]	15.48	24.92	14.10	20.26	29.15	19.39	19.98	29.08	19.54
x [m]		1.33	2.33	3.32	1.59	2.55	3.51	1.59	2.55	3.51
Cortante mín. x	[kN]	--	-14.39	-48.49	--	-13.64	-52.91	--	-13.40	-52.67
x [m]		--	2.99	4.65	--	3.19	5.10	--	3.19	5.10
Cortante máx. x	[kN]	47.21	13.11	--	51.97	12.70	--	52.20	12.93	--
x [m]		0.00	1.66	--	0.00	1.91	--	0.00	1.91	--
Torsor mín. x	[kN]	--	--	--	--	--	--	--	--	--
x [m]		--	--	--	--	--	--	--	--	--
Torsor máx. x	[kN]	--	--	--	--	--	--	--	--	--
x [m]		--	--	--	--	--	--	--	--	--
Área Sup. [cm ²]	Real	3.14	1.57	4.71	4.71	1.57	4.96	4.96	1.57	4.96
	Nec.	2.76	0.00	3.64	3.70	0.00	4.05	4.04	0.00	4.02
Área Inf. [cm ²]	Real	2.70	2.70	2.70	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14
	Nec.	2.52	2.52	2.52	2.52	2.66	2.52	2.52	2.66	2.52

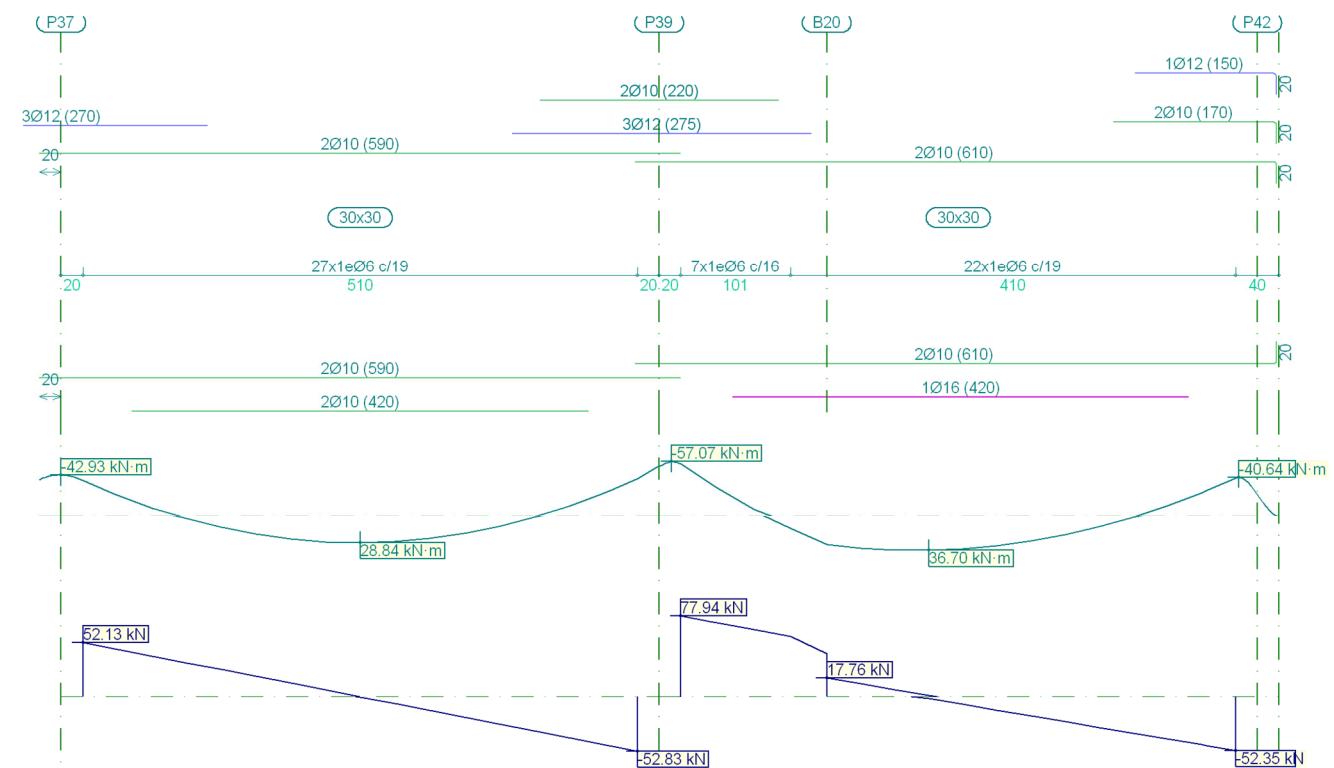
T.F.G: Diseño de la estructura de un edificio del Centro Socio Cultural del barrio del Cabañal (GIOP).

Anejo N.3 Cálculo Estructural.

Pórtico 2			Tramo: P25-P27			Tramo: P27-P29			Tramo: P29-P31		
Sección			30x30			30x30			30x30		
Zona			1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Área Transv.	[cm ² /m]	Real	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98
		Nec.	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66
F. Sobrecarga			0.21 mm, L/21935 (L: 4.65 m)			0.25 mm, L/20020 (L: 5.10 m)			0.25 mm, L/20242 (L: 5.10 m)		
			2.54 mm, L/1834 (L: 4.65 m)			3.61 mm, L/1413 (L: 5.10 m)			3.58 mm, L/1426 (L: 5.10 m)		
F. A plazo infinito			2.70 mm, L/1722 (L: 4.65 m)			3.82 mm, L/1337 (L: 5.10 m)			3.78 mm, L/1349 (L: 5.10 m)		



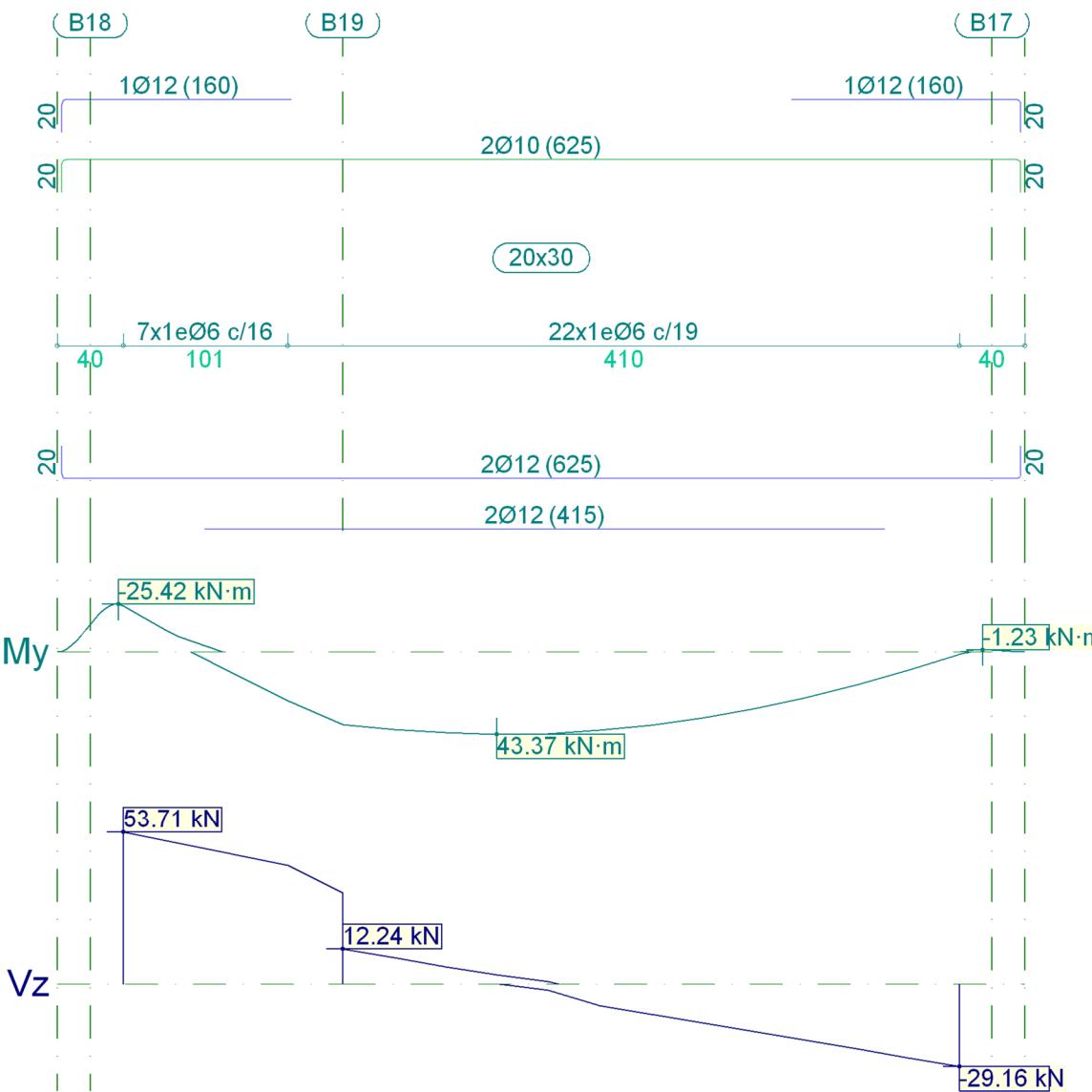
Pórtico 2	Tramo: P31-P33			Tramo: P33-P35			Tramo: P35-P37		
Sección	30x30			30x30			30x30		
Zona	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
F. Sobrecarga	0.25 mm, L/20238 (L: 5.10 m)			0.25 mm, L/20243 (L: 5.10 m)			0.25 mm, L/20093 (L: 5.10 m)		
F. Activa	3.58 mm, L/1426 (L: 5.10 m)			3.58 mm, L/1425 (L: 5.10 m)			3.58 mm, L/1425 (L: 5.10 m)		
F. A plazo infinito	3.78 mm, L/1349 (L: 5.10 m)			3.78 mm, L/1348 (L: 5.10 m)			3.78 mm, L/1348 (L: 5.10 m)		



Pórtico 2		Tramo: P37-P39			Tramo: P39-P42		
Sección		30x30			30x30		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín.	[kN·m]	-37.50	--	-39.39	-54.48	--	-39.94
	[m]	0.00	--	5.10	0.00	--	5.10
Momento máx.	[kN·m]	19.78	28.84	19.21	34.45	36.70	20.21
	[m]	1.59	2.55	3.51	1.65	2.28	3.53
Cortante mín.	[kN]	--	-13.56	-52.83	--	-18.78	-52.35
	[m]	--	3.19	5.10	--	3.22	5.10
Cortante máx.	[kN]	52.13	12.86	--	77.94	6.57	--
	[m]	0.00	1.91	--	0.00	1.97	--
Torsor mín.	[kN]	--	--	--	--	--	--
	[m]	--	--	--	--	--	--
Torsor máx.	[kN]	--	--	--	--	--	--
	[m]	--	--	--	--	--	--

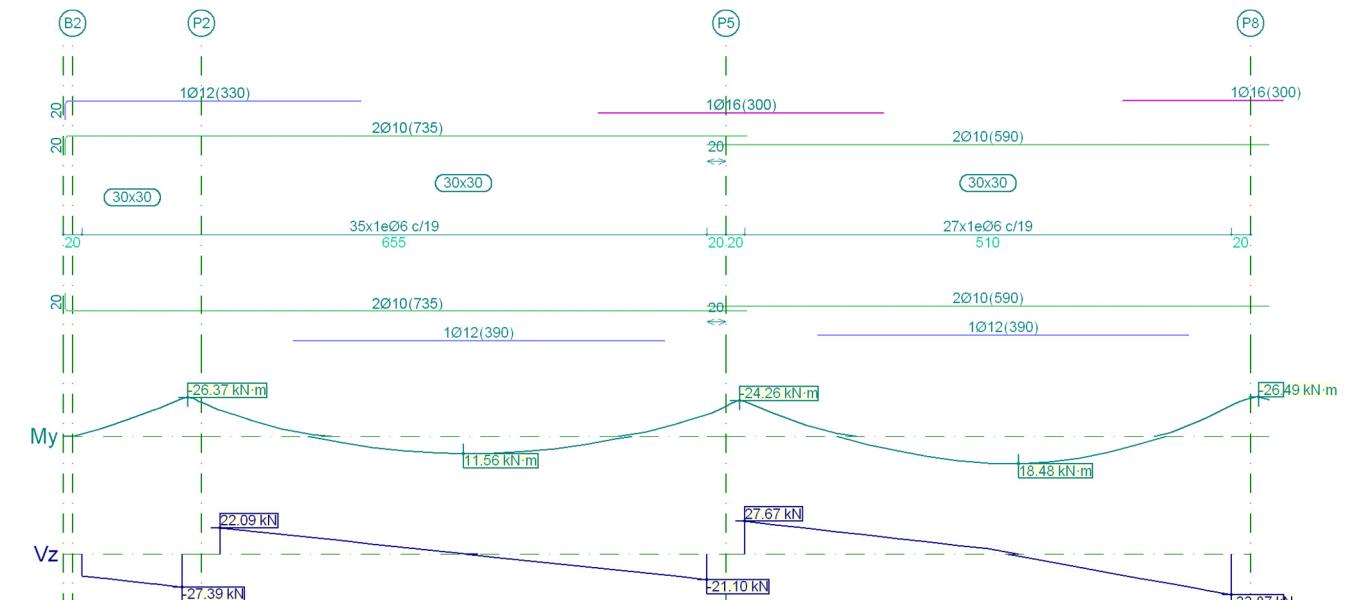
Pórtico 2			Tramo: P37-P39			Tramo: P39-P42			
Sección			30x30			30x30			
Zona			1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
Área Sup.	[cm ²]	Real	4.96	1.57	6.53	6.53	1.57	4.27	
		Nec.	4.00	0.00	4.93	5.41	0.00	3.77	
		Real	3.14	3.14	3.14	3.58	3.58	3.58	
Área Inf.	[cm ²]	Nec.	2.52	2.64	2.52	3.19	3.41	2.52	
		Real	2.98	2.98	2.98	3.53	2.98	2.98	
		Nec.	2.66	2.66	2.66	3.12	2.66	2.66	
F. Sobrecarga			0.26 mm, L/19878 (L: 5.10 m)			0.72 mm, L/7100 (L: 5.10 m)			
F. Activa			3.44 mm, L/1483 (L: 5.10 m)			5.63 mm, L/906 (L: 5.10 m)			
F. A plazo infinito			3.59 mm, L/1420 (L: 5.10 m)			6.23 mm, L/819 (L: 5.10 m)			

2.3.- Pórtico 3

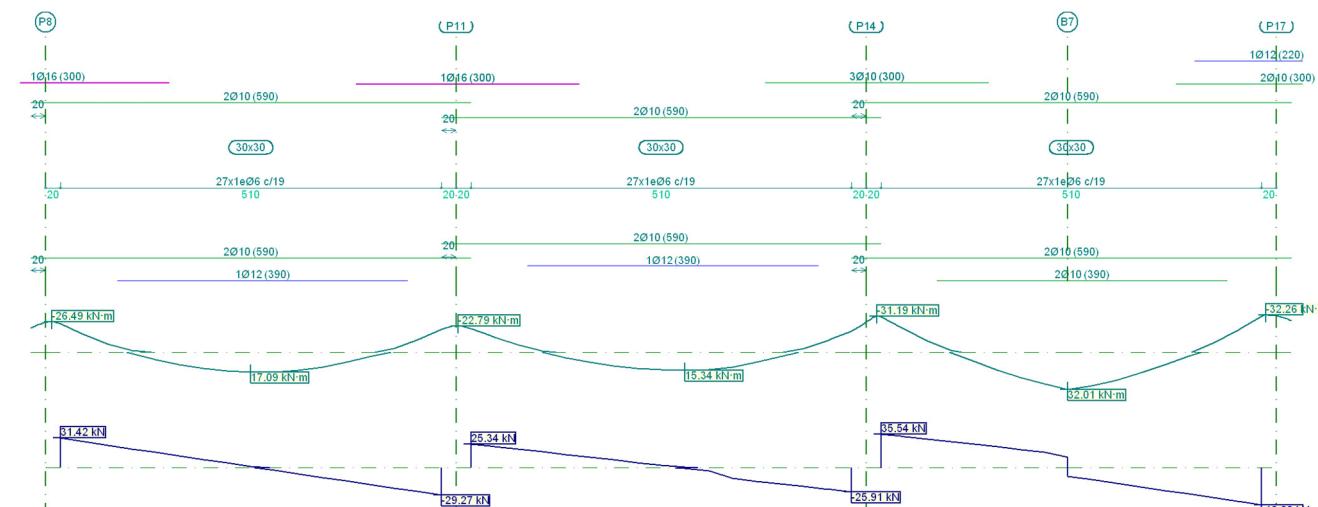


Pórtico 3			Tramo: B18-B17			
Sección			20x30			
Zona			1/3L	2/3L	3/3L	
Área Sup.	[cm ²]	Momento mín.	-24.48	--	--	
		x	0.00	--	--	
		Momento máx.	41.00	43.37	34.66	
Área Inf.	[cm ²]	x	1.65	2.28	3.53	
		Cortante mín.	--	-10.73	-29.16	
		x	--	3.22	5.10	
Área Transv.	[cm ² /m]	Cortante máx.	53.71	6.10	--	
		x	0.00	1.97	--	
		Torsor mín.	--	--	--	
Área Sup.	[cm ²]	x	--	--	--	
		Área Sup.	2.70	1.57	2.70	
		Nec.	2.35	0.00	0.11	
Área Inf.	[cm ²]	Área Inf.	4.52	4.52	4.52	
		Nec.	3.92	4.17	3.27	
		Área Transv.	3.53	2.98	2.98	
F. Sobrecarga			5.11 mm, L/998 (L: 5.10 m)			
F. Activa			27.41 mm, L/186 (L: 5.10 m)			
F. A plazo infinito			28.29 mm, L/180 (L: 5.10 m)			

2.4.- Pórtico 4

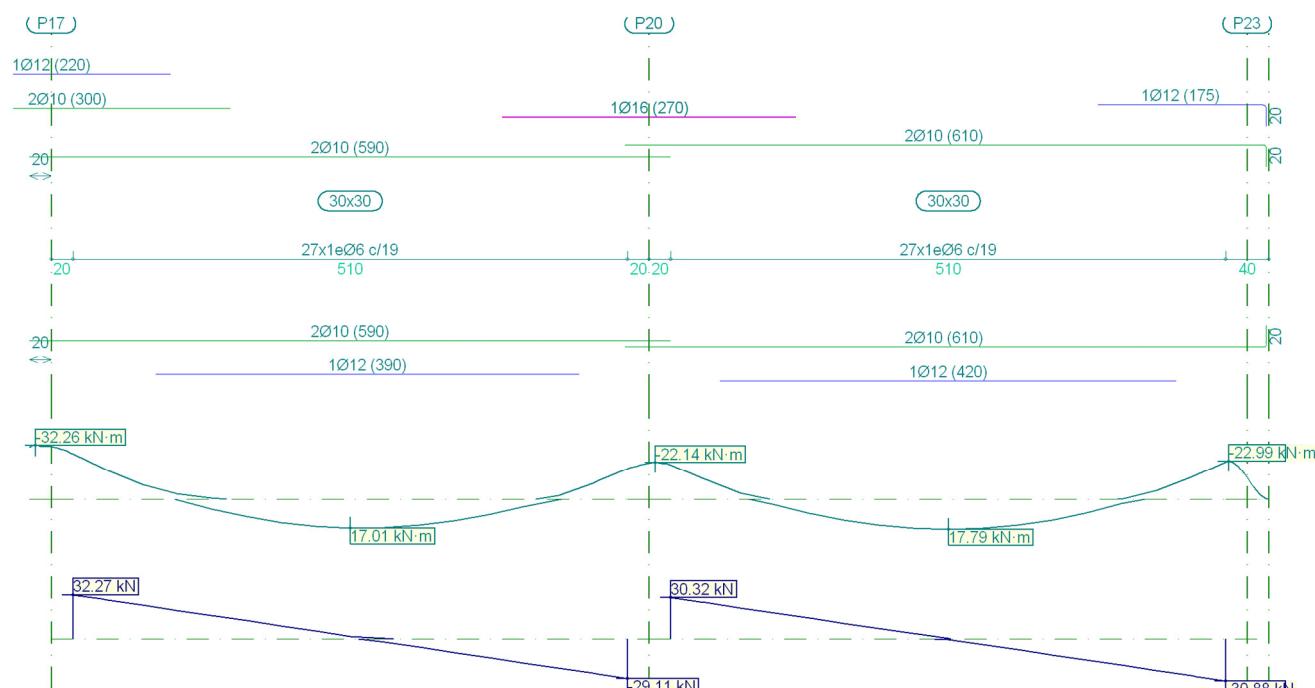


Pórtico 4		Tramo: B2-P2			Tramo: P2-P5			Tramo: P5-P8			
Sección		30x30			30x30			30x30			
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
Momento mín. x	[kN·m]	-6.94	-11.40	-25.68	-17.65	--	-14.84	-23.60	--	-21.10	
	[m]	0.26	0.48	1.05	0.00	--	5.10	0.00	--	5.10	
Momento máx. x	[kN·m]	--	--	--	7.31	11.56	8.13	9.72	18.48	14.54	
	[m]	--	--	--	1.59	2.55	3.51	1.59	2.87	3.51	
Cortante mín. x	[kN]	-20.42	-22.30	-27.39	--	-4.97	-21.10	--	-6.18	-33.87	
	[m]	0.26	0.48	1.05	--	3.19	5.10	--	3.19	5.10	
Cortante máx. x	[kN]	--	--	--	22.09	5.96	--	27.67	10.31	--	
	[m]	--	--	--	0.00	1.91	--	0.00	1.91	--	
Torsor mín. x	[kN]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	[m]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
Torsor máx. x	[kN]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	[m]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
Área Sup.	[cm ²]	Real	2.70	2.70	2.70	2.70	1.57	3.58	3.58	1.57	3.58
		Nec.	2.52	2.52	2.52	2.52	0.00	2.52	2.52	0.00	2.52
Área Inf.	[cm ²]	Real	1.57	1.57	1.57	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70
		Nec.	0.00	0.00	0.00	2.52	2.52	2.52	2.52	2.52	2.52
Área Transv.	[cm ² /m]	Real	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98
		Nec.	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66
F. Sobrecarga		0.11 mm, L/19579 (L: 2.10 m)			0.26 mm, L/19897 (L: 5.10 m)			0.34 mm, L/15035 (L: 5.10 m)			
		0.67 mm, L/3130 (L: 2.10 m)			0.62 mm, L/8209 (L: 5.10 m)			1.38 mm, L/3693 (L: 5.10 m)			
F. A plazo infinito		0.71 mm, L/2959 (L: 2.10 m)			0.78 mm, L/6564 (L: 5.10 m)			1.58 mm, L/3236 (L: 5.10 m)			



Pórtico 4		Tramo: P8-P11			Tramo: P11-P14			Tramo: P14-P17		
Sección		30x30			30x30			30x30		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín.	[kN·m]	-24.63	--	-19.65	-20.69	--	-18.34	-30.41	--	-31.42

Pórtico 4		Tramo: P8-P11			Tramo: P11-P14			Tramo: P14-P17			
Sección		30x30			30x30			30x30			
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
x	[m]	0.00	--	5.10	0.00	--	5.10	0.00	--	5.10	
Momento máx.	[kN·m]	10.77	17.09	12.53	8.58	15.34	12.66	15.34	32.16	17.79	
x	[m]	1.59	2.55	3.51	1.59	2.87	3.51	1.56	2.50	3.48	
Cortante mín.	[kN]	--	-6.73	-29.27	--	-3.62	-25.91	--	-16.68	-40.00	
x	[m]	--	3.19	5.10	--	3.19	5.10	--	3.15	5.10	
Cortante máx.	[kN]	31.42	8.64	--	25.34	8.18	--	35.54	19.38	--	
x	[m]	0.00	1.91	--	0.00	1.91	--	0.00	1.88	--	
Torsor mín.	[kN]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
x	[m]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
Torsor máx.	[kN]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
x	[m]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
Área Sup.	[cm ²]	Real	3.58	1.57	3.58	3.58	1.57	3.93	3.93	1.57	4.27
		Nec.	2.52	0.00	2.52	2.52	0.00	2.52	2.86	0.00	2.96
Área Inf.	[cm ²]	Real	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	3.14	3.14	3.14
		Nec.	2.52	2.52	2.52	2.52	2.52	2.52	2.52	2.95	2.52
Área Transv.	[cm ² /m]	Real	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98
		Nec.	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66
F. Sobrecarga		0.55 mm, L/9243 (L: 5.10 m)			0.31 mm, L/16659 (L: 5.10 m)			1.06 mm, L/4791 (L: 5.10 m)			
F. Activa		1.17 mm, L/4343 (L: 5.10 m)			1.02 mm, L/4993 (L: 5.10 m)			3.24 mm, L/1574 (L: 5.10 m)			
F. A plazo infinito		1.23 mm, L/4143 (L: 5.10 m)			1.22 mm, L/4169 (L: 5.10 m)			3.40 mm, L/1502 (L: 5.10 m)			

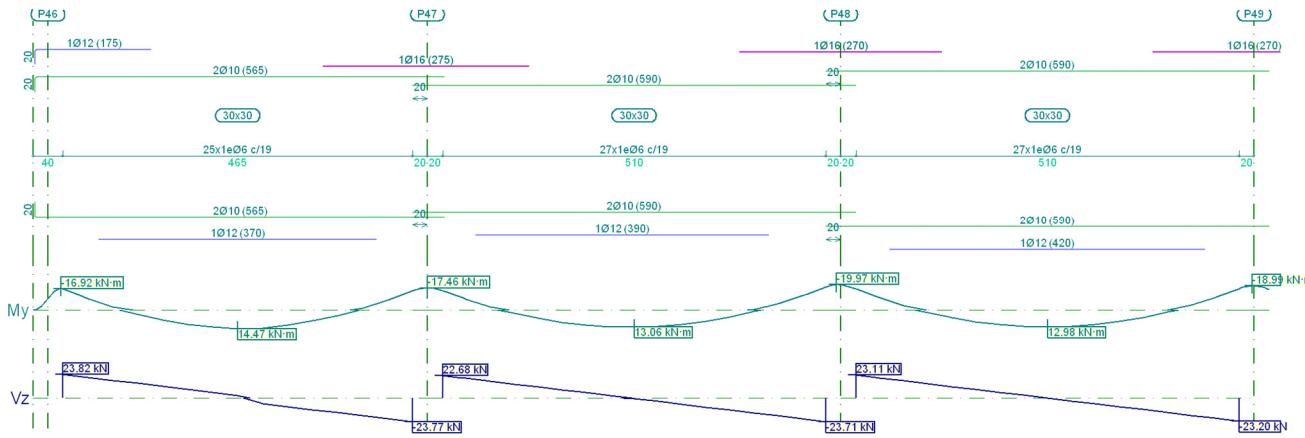


T.F.G: Diseño de la estructura de un edificio del Centro Socio Cultural del barrio del Cabañal (GIOP).

Anejo N.3 Cálculo Estructural.

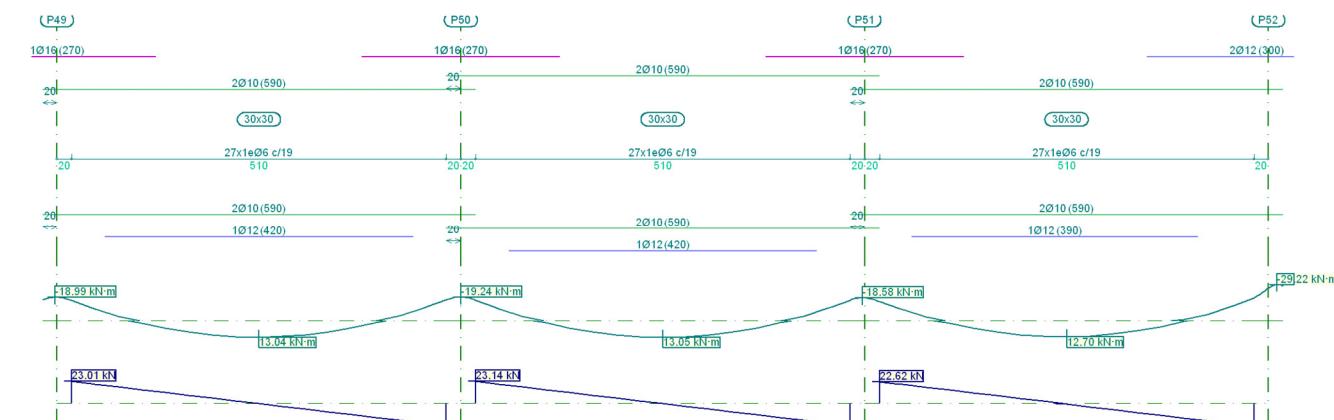
Pórtico 4		Tramo: P17-P20			Tramo: P20-P23			
Sección		30x30			30x30			
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
Momento mín. x	[kN·m]	-27.18	--	-18.44	-20.75	--	-22.56	
	[m]	0.00	--	5.10	0.00	--	5.10	
Momento máx. x	[kN·m]	10.31	17.01	12.84	12.43	17.79	12.26	
	[m]	1.59	2.55	3.51	1.59	2.55	3.51	
Cortante mín. x	[kN]	--	-6.30	-29.11	--	-8.08	-30.88	
	[m]	--	3.19	5.10	--	3.19	5.10	
Cortante máx. x	[kN]	32.27	9.47	--	30.32	7.51	--	
	[m]	0.00	1.91	--	0.00	1.91	--	
Torsor mín. x	[kN]	--	--	--	--	--	--	
	[m]	--	--	--	--	--	--	
Torsor máx. x	[kN]	--	--	--	--	--	--	
	[m]	--	--	--	--	--	--	
Área Sup.	[cm ²]	Real	4.27	1.57	3.58	3.58	1.57	2.70
		Nec.	2.90	0.00	2.52	2.52	0.00	2.52
Área Inf.	[cm ²]	Real	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70
		Nec.	2.52	2.52	2.52	2.52	2.52	2.52
Área Transv.	[cm ² /m]	Real	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98
		Nec.	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66
F. Sobrecarga		0.58 mm, L/8723 (L: 5.10 m)			0.53 mm, L/9713 (L: 5.10 m)			
F. Activa		1.13 mm, L/4184 (L: 4.71 m)			1.23 mm, L/4135 (L: 5.10 m)			
F. A plazo infinito		1.23 mm, L/3872 (L: 4.75 m)			1.34 mm, L/3794 (L: 5.10 m)			

2.5.- Pórtico 5



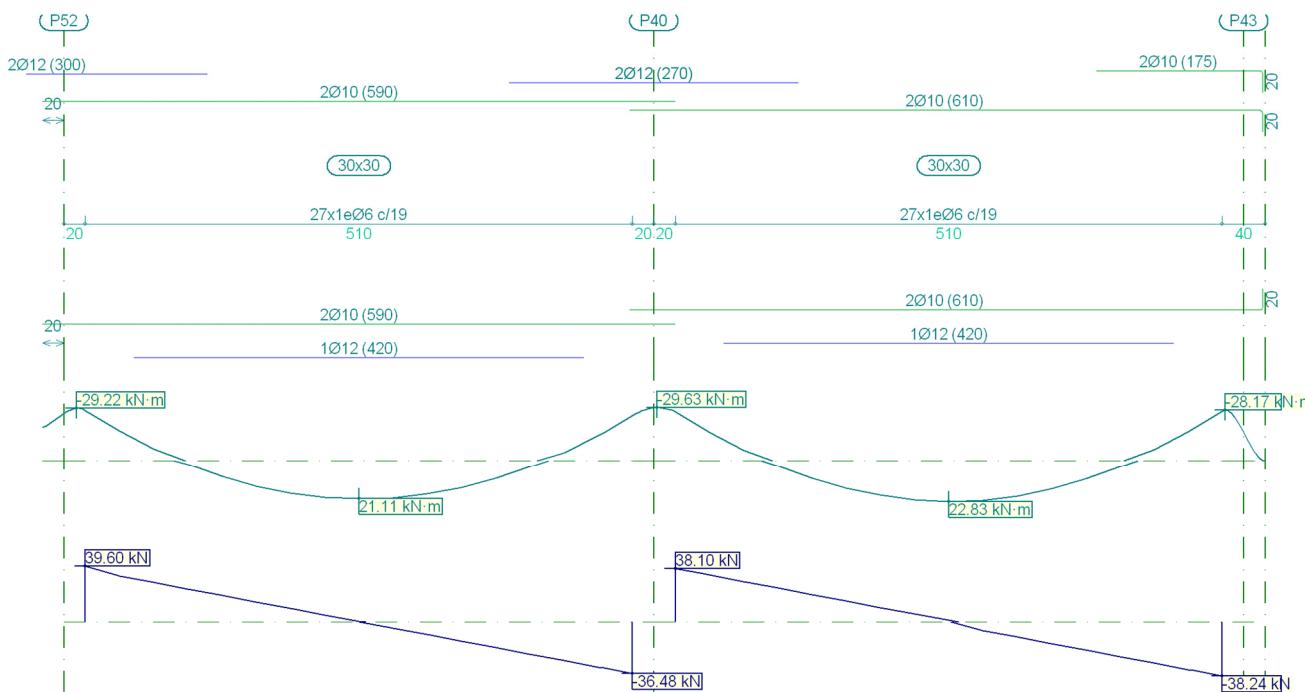
Pórtico 5		Tramo: P46-P47			Tramo: P47-P48			Tramo: P48-P49		
Sección		30x30			30x30			30x30		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín. x	[kN·m]	-16.58	--	-15.37	-15.37	--	-18.26	-16.71	--	-16.95
	[m]	0.00	--	4.65	0.00	--	5.10	0.00	--	5.10
Momento máx.	[kN·m]	7.51	14.47	8.27	9.35	13.06	8.47	8.87	12.98	8.79

Pórtico 5		Tramo: P46-P47			Tramo: P47-P48			Tramo: P48-P49		
Sección		30x30			30x30			30x30		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín. x	[kN·m]	-27.18	--	-18.44	-20.75	--	-22.56	--	--	--
	[m]	0.00	--	5.10	0.00	--	5.10	--	--	--
Momento máx. x	[kN·m]	10.31	17.01	12.84	12.43	17.79	12.26	--	--	--
	[m]	1.59	2.55	3.51	1.59	2.55	3.51	--	--	--
Cortante mín. x	[kN]	--	-6.30	-29.11	--	-8.08	-30.88	--	--	--
	[m]	--	3.19	5.10	--	3.19	5.10	--	--	--
Cortante máx. x	[kN]	32.27	9.47	--	30.32	7.51	--	--	--	--
	[m]	0.00	1.91	--	0.00	1.91	--	--	--	--
Torsor mín. x	[kN]	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	[m]	--	--	--	--	--	--	--	--	--
Torsor máx. x	[kN]	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	[m]	--	--	--	--	--	--	--	--	--
Área Sup.	[cm ²]	Real	4.27	1.57	3.58	3.58	1.57	3.58	1.57	3.58
		Nec.	2.90	0.00	2.52	2.52	0.00	2.52	0.00	2.52
Área Inf.	[cm ²]	Real	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70
		Nec.	2.52	2.52	2.52	2.52	2.52	2.52	2.52	2.52
Área Transv.	[cm ² /m]	Real	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98
		Nec.	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66
F. Sobrecarga		0.22 mm, L/21419 (L: 4.65 m)			0.29 mm, L/17687 (L: 5.10 m)			0.28 mm, L/17947 (L: 5.10 m)		
F. Activa		0.86 mm, L/5433 (L: 4.65 m)			0.80 mm, L/6392 (L: 5.10 m)			0.78 mm, L/6543 (L: 5.10 m)		
F. A plazo infinito		1.03 mm, L/4497 (L: 4.65 m)			1.02 mm, L/5021 (L: 5.10 m)			1.00 mm, L/5098 (L: 5.10 m)		



Pórtico 5		Tramo: P49-P50			Tramo: P50-P51			Tramo: P51-P52</
-----------	--	----------------	--	--	----------------	--	--	------------------

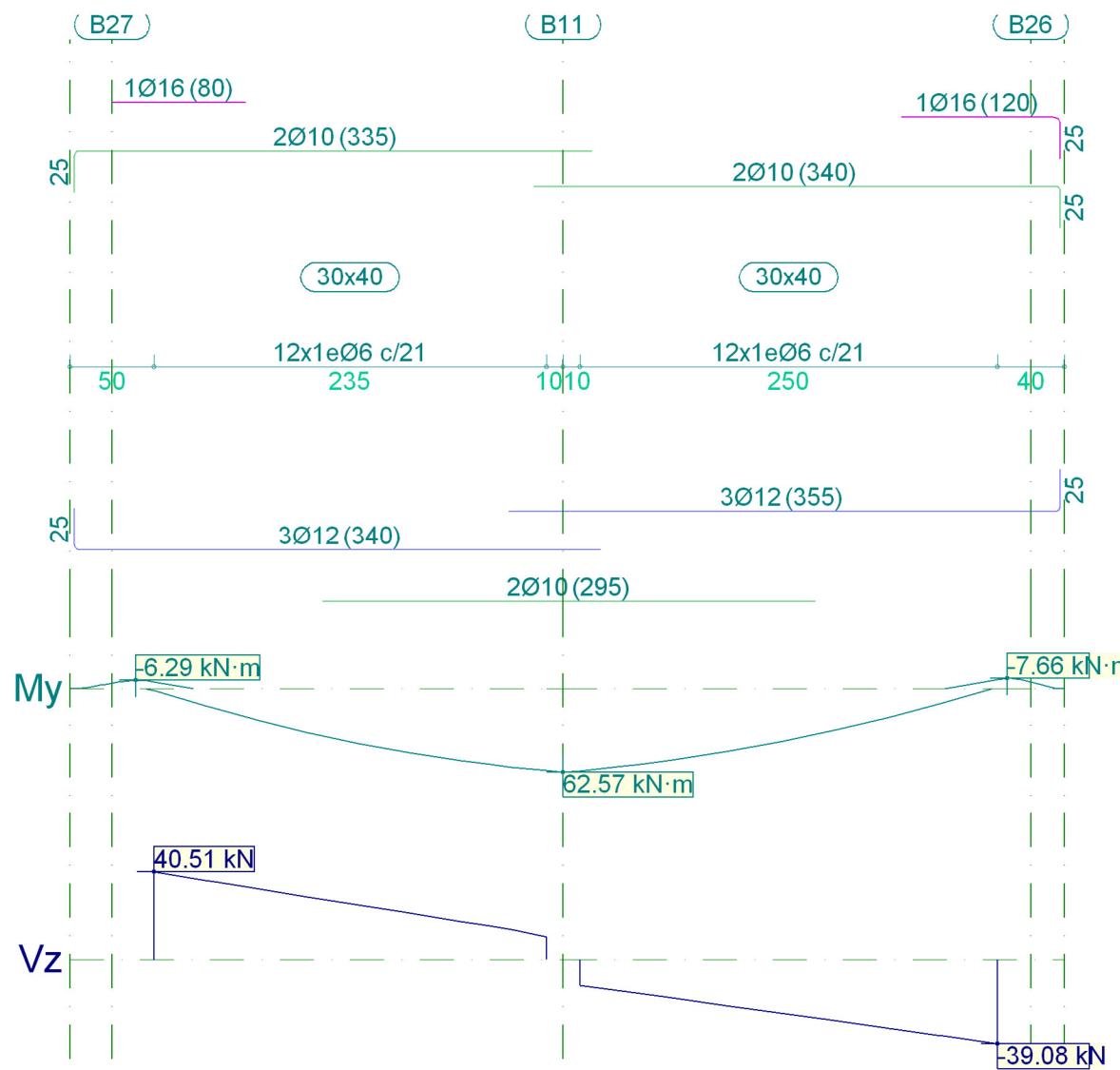
Pórtico 5		Tramo: P49-P50			Tramo: P50-P51			Tramo: P51-P52			
Sección		30x30			30x30			30x30			
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
Cortante máx. x	[kN]	23.01	5.65	--	23.14	5.79	--	22.62	5.27	--	
	[m]	0.00	1.91	--	0.00	1.91	--	0.00	1.91	--	
Torsor mín. x	[kN]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	[m]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
Torsor máx. x	[kN]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	[m]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
Área Sup.	[cm ²]	Real	3.58	1.57	3.58	3.58	1.57	3.58	3.58	1.57	3.83
		Nec.	2.52	0.00	2.52	2.52	0.00	2.52	2.52	0.00	2.52
Área Inf.	[cm ²]	Real	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70
		Nec.	2.52	2.52	2.52	2.52	2.52	2.52	2.52	2.52	2.52
Área Transv.	[cm ² /m]	Real	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98
		Nec.	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66
F. Sobrecarga		0.28 mm, L/18058 (L: 5.10 m)			0.28 mm, L/18072 (L: 5.10 m)			0.29 mm, L/17796 (L: 5.10 m)			
F. Activa		0.80 mm, L/6399 (L: 5.10 m)			0.80 mm, L/6390 (L: 5.10 m)			0.70 mm, L/7244 (L: 5.10 m)			
F. A plazo infinito		1.02 mm, L/5005 (L: 5.10 m)			1.02 mm, L/4994 (L: 5.10 m)			0.92 mm, L/5536 (L: 5.10 m)			



Pórtico 5		Tramo: P52-P40			Tramo: P40-P43			
Sección		30x30			30x30			
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
Momento máx.	[kN·m]	14.08	21.11	14.91	15.14	22.83	15.55	
x	[m]	1.59	2.55	3.51	1.59	2.55	3.51	
Cortante mín.	[kN]	--	-8.80	-36.48	--	-10.56	-38.24	
x	[m]	--	3.19	5.10	--	3.19	5.10	
Cortante máx.	[kN]	39.60	9.76	--	38.10	10.42	--	
x	[m]	0.00	1.91	--	0.00	1.91	--	
Torsor mín.	[kN]	--	--	--	--	--	--	
x	[m]	--	--	--	--	--	--	
Torsor máx.	[kN]	--	--	--	--	--	--	
x	[m]	--	--	--	--	--	--	
Área Sup.	[cm ²]	Real	3.83	1.57	3.83	3.83	1.57	
		Nec.	2.68	0.00	2.71	2.72	0.00	
Área Inf.	[cm ²]	Real	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	
		Nec.	2.52	2.52	2.52	2.52	2.52	
Área Transv.	[cm ² /m]	Real	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	
		Nec.	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	
F. Sobrecarga		0.53 mm, L/9674 (L: 5.10 m)			0.60 mm, L/8493 (L: 5.10 m)			
F. Activa		1.99 mm, L/2564 (L: 5.10 m)			2.26 mm, L/2255 (L: 5.10 m)			
F. A plazo infinito		2.16 mm, L/2358 (L: 5.10 m)			2.45 mm, L/2079 (L: 5.10 m)			

Pórtico 5		Tramo: P52-P40			Tramo: P40-P43		
Sección		30x30			30x30		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín.	[kN·m]	-27.87	--	-25.01	-27.27	--	-27.63
x	[m]	0.00	--	5.10	0.00	--	5.10

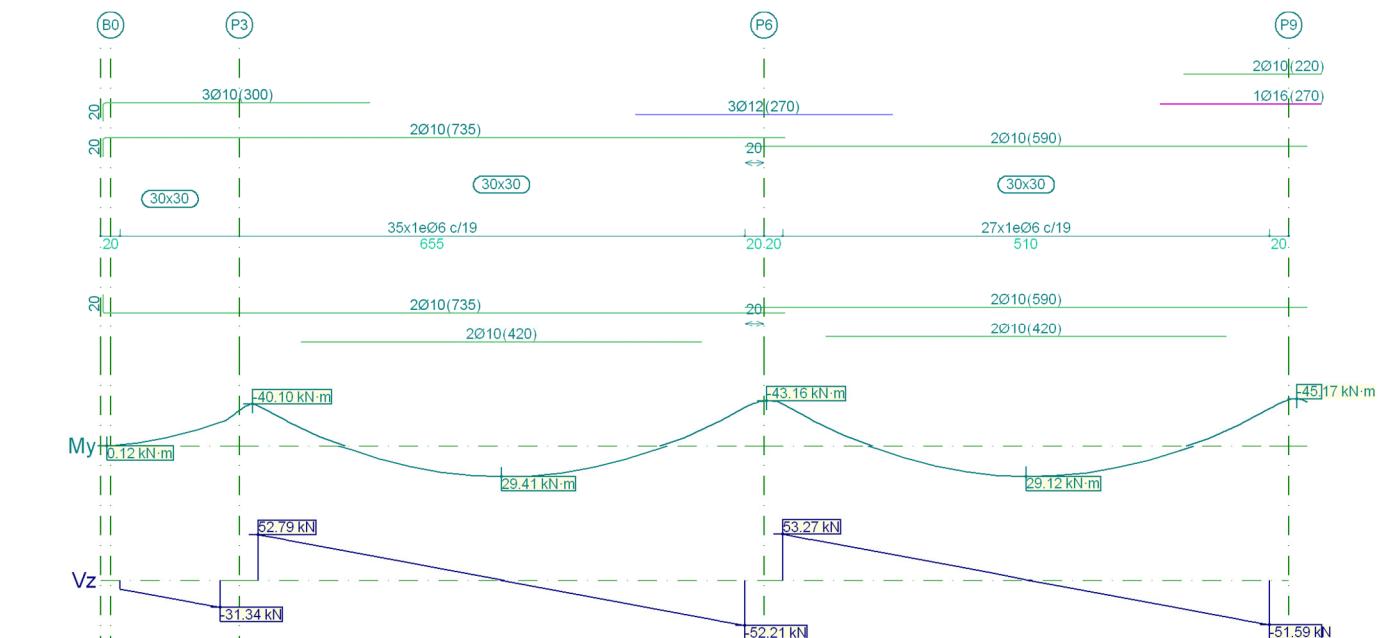
2.6.- Pórtico 6



Pórtico 6		Tramo: B27-B11			Tramo: B11-B26		
Sección		30x40			30x40		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín.	[kN·m]	-4.96	--	--	--	--	-6.81
x	[m]	0.00	--	--	--	--	2.50
Momento máx.	[kN·m]	23.33	48.19	61.39	61.70	47.30	21.38
x	[m]	0.61	1.53	2.35	0.00	0.88	1.85
Cortante mín.	[kN]	--	--	--	-17.82	-28.45	-39.08
x	[m]	--	--	--	0.55	1.53	2.50
Cortante máx.	[kN]	40.51	29.05	17.58	--	--	--
x	[m]	0.00	0.92	1.84	--	--	--
Torsor mín.	[kN]	--	--	--	--	--	--
x	[m]	--	--	--	--	--	--
Torsor máx.	[kN]	--	--	--	--	--	--
x	[m]	--	--	--	--	--	--

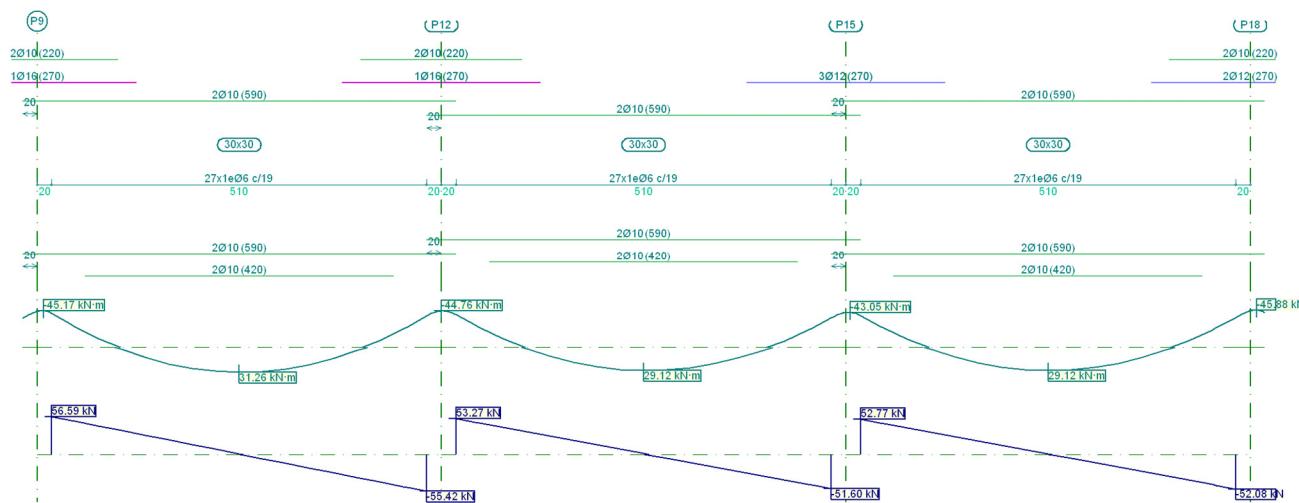
Pórtico 6		Tramo: B27-B11			Tramo: B11-B26			
Sección		30x40			30x40			
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
Área Sup.	[cm ²]	Real	2.45	1.57	1.57	1.57	3.58	
		Nec.	3.36	0.00	0.00	0.00	3.36	
Área Inf.	[cm ²]	Real	3.39	4.96	4.96	4.96	3.39	
		Nec.	3.36	3.59	4.17	4.20	3.36	
Área Transv.	[cm ^{2/m}]	Real	2.69	2.69	2.69	2.69	2.69	
		Nec.	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	
F. Sobrecarga		2.95 mm, L/1711 (L: 5.05 m)			2.96 mm, L/1707 (L: 5.05 m)			
F. Activa		8.34 mm, L/605 (L: 5.05 m)			8.37 mm, L/603 (L: 5.05 m)			
F. A plazo infinito		8.54 mm, L/591 (L: 5.05 m)			8.57 mm, L/589 (L: 5.05 m)			

2.7.- Pórtico 2



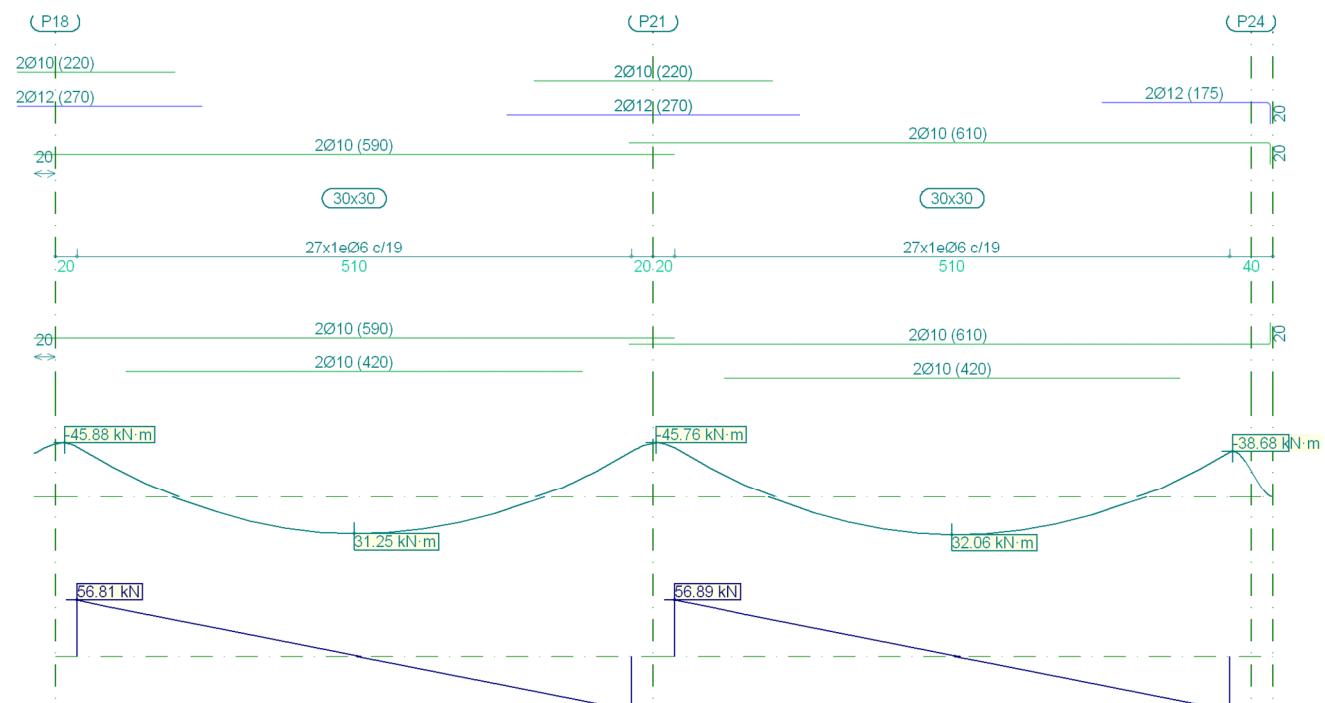
Pórtico 7		Tramo: B0-P3			Tramo: P3-P6			Tramo: P6-P9		
Sección		30x30			30x30			30x30		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín.	[kN·m]	-4.35	-7.88	-22.51	-38.61	--	-36.97	-40.07	--	-35.87
	[m]	0.26	0.48	1.05	0.00	--	5.10	0.00	--	5.10
Momento máx.	[kN·m]	--	--	--	19.87	29.41	20.35	18.96	29.12	20.60
	[m]	--	--	--	1.59	2.55	3.51	1.59	2.55	3.51
Cortante mín.	[kN]	-15.23	-19.57	-31.34	--	-12.94	-52.21	--	-12.32	-51.59
	[m]	0.26	0.48	1.05	--	3.19	5.10	--	3.19	5.10
Cortante máx.	[kN]	--	--	--	52.79	13.52	--	53.27	14.00	--
	[m]	--	--	--	0.00	1.91	--	0.00	1.91	--
Torsor mín.	[kN]	-1.07	-1.07	-1.07	--	--	--	--	--	--

Pórtico 7		Tramo: B0-P3			Tramo: P3-P6			Tramo: P6-P9			
Sección		30x30			30x30			30x30			
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
x	[m]	0.00	0.48	0.76	--	--	--	--	--	--	
Torsor máx.	[kN]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	[m]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
Área Sup.	[cm ²]	Real	3.93	3.93	3.93	3.93	1.57	4.96	4.96	1.57	5.15
		Nec.	2.52	2.52	3.15	3.71	0.00	4.01	4.02	0.00	4.13
Área Inf.	[cm ²]	Real	1.57	1.57	1.57	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14
		Nec.	0.00	0.00	0.00	2.52	2.69	2.52	2.52	2.66	2.52
Área Transv.	[cm ² /m]	Real	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98
		Nec.	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66
F. Sobrecarga		0.03 mm, L/73484 (L: 2.10 m)			0.27 mm, L/19221 (L: 5.10 m)			0.26 mm, L/19685 (L: 5.10 m)			
F. Activa		0.50 mm, L/4164 (L: 2.10 m)			3.73 mm, L/1366 (L: 5.10 m)			3.57 mm, L/1427 (L: 5.10 m)			
F. A plazo infinito		0.54 mm, L/3886 (L: 2.10 m)			3.74 mm, L/1365 (L: 5.10 m)			3.77 mm, L/1352 (L: 5.10 m)			



Pórtico 7		Tramo: P9-P12			Tramo: P12-P15			Tramo: P15-P18		
Sección		30x30			30x30			30x30		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín.	[kN·m]	-41.92	--	-39.07	-40.18	--	-36.24	-39.20	--	-36.94
x	[m]	0.00	--	5.10	0.00	--	5.10	0.00	--	5.10
Momento máx.	[kN·m]	20.81	31.26	21.75	18.88	29.12	20.71	19.48	29.12	20.08
x	[m]	1.59	2.55	3.51	1.59	2.55	3.51	1.59	2.55	3.51
Cortante mín.	[kN]	--	-13.56	-55.42	--	-12.43	-51.60	--	-12.82	-52.08
x	[m]	--	3.19	5.10	--	3.19	5.10	--	3.19	5.10
Cortante máx.	[kN]	56.59	14.61	--	53.27	14.10	--	52.77	13.59	--
x	[m]	0.00	1.91	--	0.00	1.91	--	0.00	1.91	--
Torsor mín.	[kN]	--	--	--	--	--	--	--	--	--
x	[m]	--	--	--	--	--	--	--	--	--

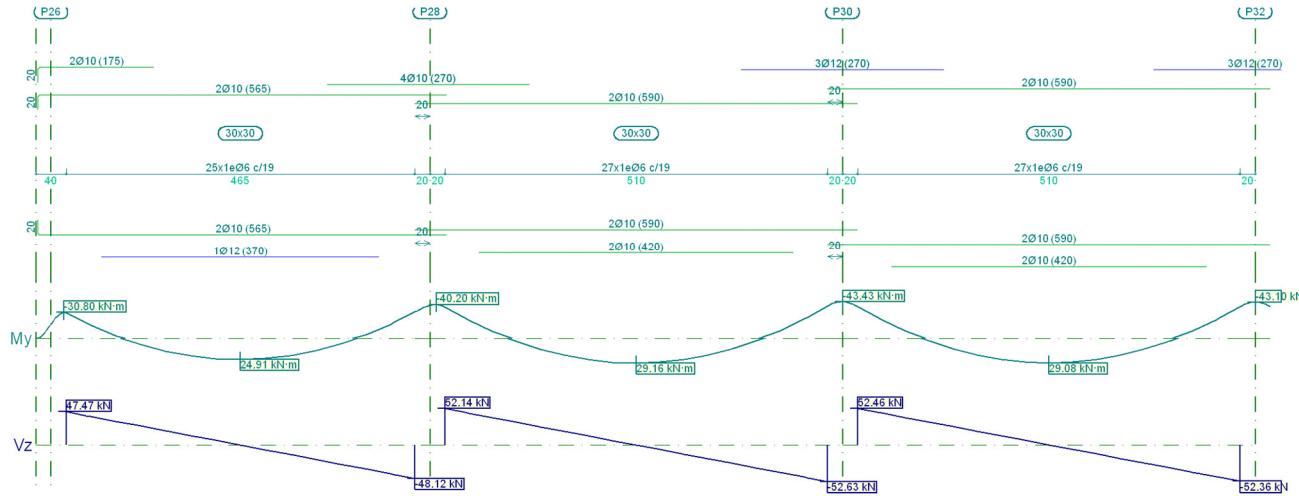
Pórtico 7		Tramo: P9-P12			Tramo: P12-P15			Tramo: P15-P18			
Sección		30x30			30x30			30x30			
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
Torsor máx.	[kN]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
x	[m]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
Área Sup.	[cm ²]	Real	5.15	1.57	5.15	5.15	1.57	4.96	4.96	1.57	5.40
		Nec.	4.23	0.00	4.19	4.19	0.00	3.99	4.01	0.00	4.20
Área Inf.	[cm ²]	Real	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14
		Nec.	2.52	2.86	2.52	2.52	2.66	2.52	2.52	2.66	2.52
Área Transv.	[cm ² /m]	Real	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98
		Nec.	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66
F. Sobre carga		0.44 mm, L/11474 (L: 5.10 m)			0.26 mm, L/19325 (L: 5.10 m)			0.26 mm, L/19762 (L: 5.10 m)			
F. Activa		3.86 mm, L/1320 (L: 5.10 m)			3.58 mm, L/1425 (L: 5.10 m)			3.57 mm, L/1430 (L: 5.10 m)			
F. A plazo infinito		3.96 mm, L/1287 (L: 5.10 m)			3.78 mm, L/1350 (L: 5.10 m)			3.77 mm, L/1353 (L: 5.10 m)			



Pórtico 7		Tramo: P18-P21			Tramo: P21-P24		
Sección		30x30			30x30		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín.	[kN·m]	-42.53	--	-38.61	-41.61	--	-37.87
x	[m]	0.00	--	5.10	0.00	--	5.10
Momento máx.	[kN·m]	20.56	31.25	21.95	21.28	32.06 </	

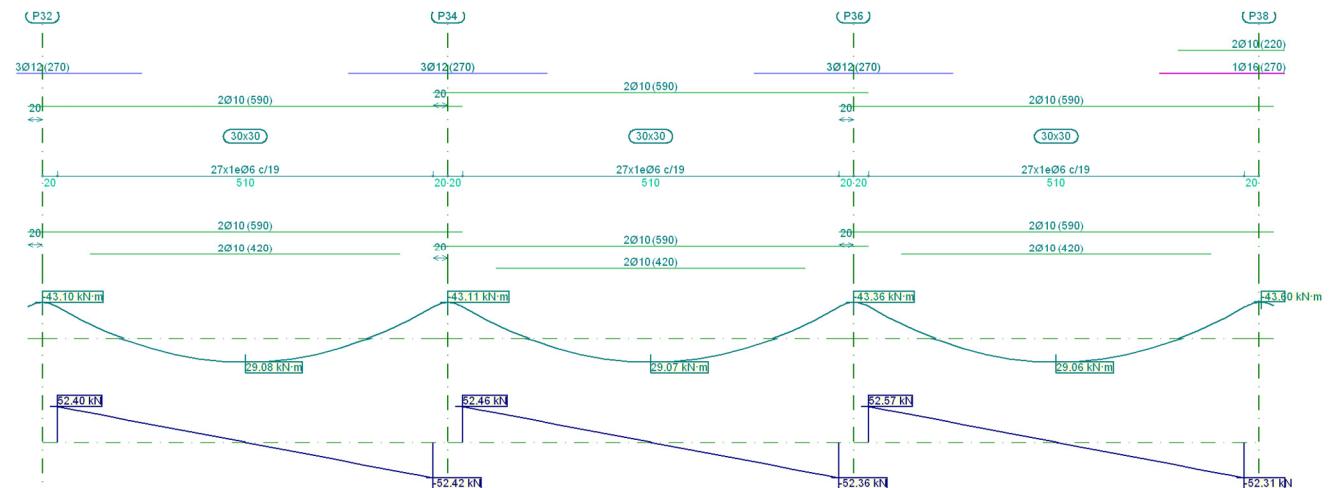
Pórtico 7		Tramo: P18-P21			Tramo: P21-P24		
Sección		30x30			30x30		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
x	[m]	--	3.19	5.10	--	3.19	5.10
Cortante máx.	[kN]	56.81	14.81	--	56.89	14.89	--
x	[m]	0.00	1.91	--	0.00	1.91	--
Torsor mín.	[kN]	--	--	--	--	--	--
x	[m]	--	--	--	--	--	--
Torsor máx.	[kN]	--	--	--	--	--	--
x	[m]	--	--	--	--	--	--
Área Sup.	[cm ²]	Real	5.40	1.57	5.40	5.40	1.57
		Nec.	4.28	0.00	4.25	4.27	0.00
		Real	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14
		Nec.	2.52	2.86	2.52	2.52	2.94
Área Inf.	[cm ²]	Real	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98
		Nec.	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66
F. Sobrecarga	0.44 mm, L/11635 (L: 5.10 m)			0.56 mm, L/9141 (L: 5.10 m)			
F. Activa	3.82 mm, L/1333 (L: 5.10 m)			4.33 mm, L/1178 (L: 5.10 m)			
F. A plazo infinito	3.93 mm, L/1298 (L: 5.10 m)			4.45 mm, L/1146 (L: 5.10 m)			

2.8.- Pórtico 8



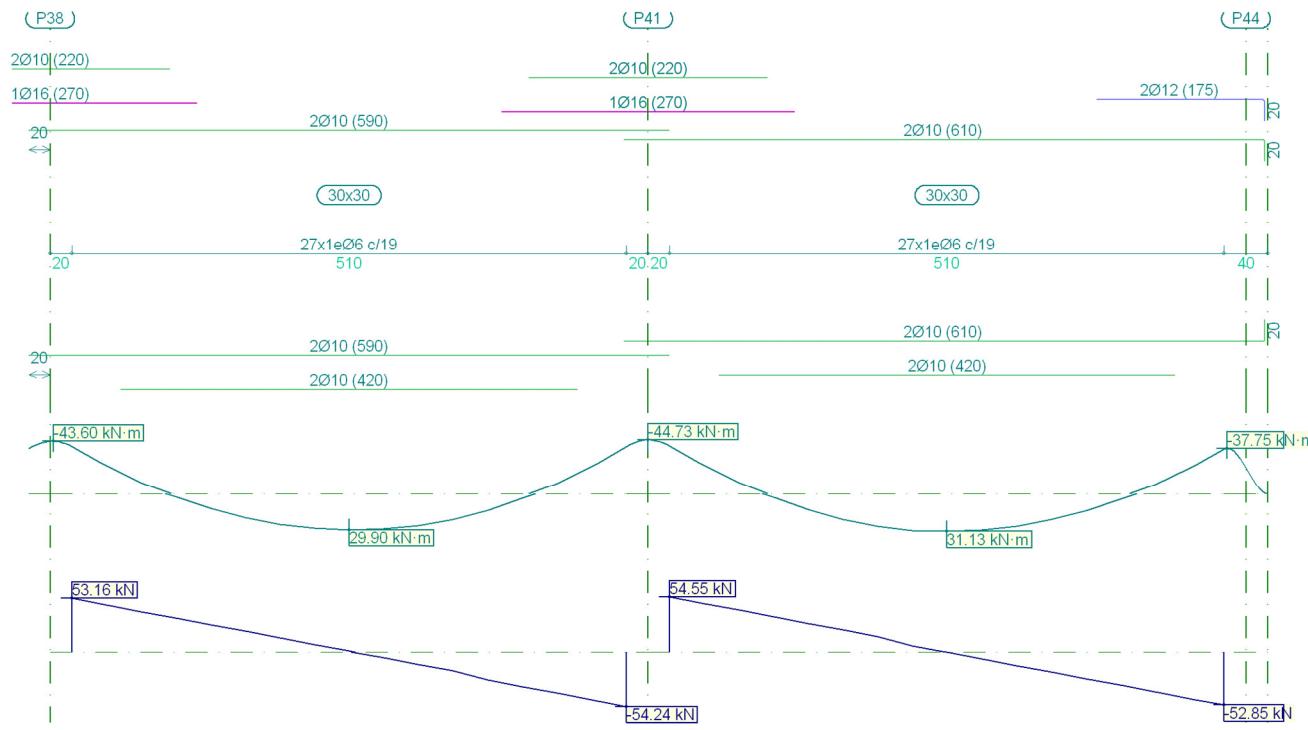
Pórtico 8		Tramo: P26-P28			Tramo: P28-P30			Tramo: P30-P32		
Sección		30x30			30x30			30x30		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín.	[kN·m]	-30.07	--	-31.48	-37.21	--	-38.49	-37.98	--	-37.87
x	[m]	0.00	--	4.65	0.00	--	5.10	0.00	--	5.10
Momento máx.	[kN·m]	15.09	24.91	14.40	20.03	29.16	19.56	19.64	29.08	19.78
x	[m]	1.33	2.33	3.32	1.59	2.55	3.51	1.59	2.55	3.51
Cortante mín.	[kN]	--	-14.02	-48.12	--	-13.37	-52.63	--	-13.09	-52.36
x	[m]	--	2.99	4.65	--	3.19	5.10	--	3.19	5.10

Pórtico 8		Tramo: P26-P28			Tramo: P28-P30			Tramo: P30-P32			
Sección		30x30			30x30			30x30			
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
Cortante máx.	[kN]	47.47	13.37	--	52.14	12.87	--	52.46	13.19	--	
x	[m]	0.00	1.66	--	0.00	1.91	--	0.00	1.91	--	
Torsor mín.	[kN]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
x	[m]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
Torsor máx.	[kN]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
x	[m]	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
Área Sup.	[cm ²]	Real	3.14	1.57	4.71	4.71	1.57	4.96	4.96	1.57	4.96
		Nec.	2.82	0.00	3.63	3.72	0.00	4.05	4.05	0.00	4.01
Área Inf.	[cm ²]	Real	2.70	2.70	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14
		Nec.	2.52	2.52	2.52	2.67	2.52	2.52	2.66	2.52	2.52
Área Transv.	[cm ² /m]	Real	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98
		Nec.	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66
F. Sobrecarga	0.21 mm, L/22199 (L: 4.65 m)			0.25 mm, L/20113 (L: 5.10 m)			0.25 mm, L/20265 (L: 5.10 m)				
F. Activa	2.54 mm, L/1832 (L: 4.65 m)			3.61 mm, L/1412 (L: 5.10 m)			3.58 mm, L/1426 (L: 5.10 m)				
F. A plazo infinito	2.70 mm, L/1721 (L: 4.65 m)			3.82 mm, L/1335 (L: 5.10 m)			3.78 mm, L/1349 (L: 5.10 m)				



Pórtico 8		Tramo: P32-P34			Tramo: P34-P36			Tramo: P36-P38		
Sección		30x30			30x30			30x30		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín.	[kN·m]	-37.96	--	-37.86	-37.99	--	-37.87	-38.44	--	-37.57
x	[m]	0.00	--	5.10	0.00	--	5.10	0.00	--	5.10
Momento máx.	[kN·m]	19.75	29.08	19.68	19.64	29.07	19.78	19.63	29.06	19.77

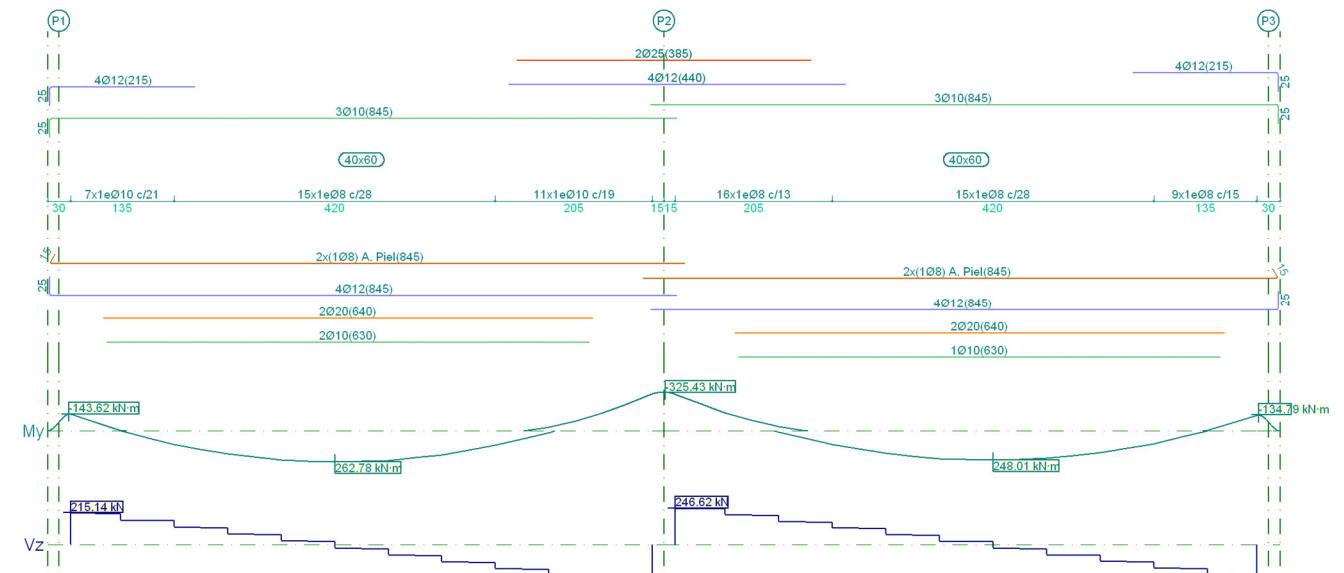
Pórtico 8		Tramo: P32-P34			Tramo: P34-P36			Tramo: P36-P38		
Sección		30x30			30x30			30x30		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Torsor mín. x	[kN]	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	[m]	--	--	--	--	--	--	--	--	--
Torsor máx. x	[kN]	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	[m]	--	--	--	--	--	--	--	--	--
Área Sup.	[cm ²]	Real	4.96	1.57	4.96	4.96	1.57	4.96	4.96	5.15
		Nec.	4.01	0.00	4.02	4.02	0.00	4.04	4.04	0.00
Área Inf.	[cm ²]	Real	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14
		Nec.	2.52	2.66	2.52	2.52	2.66	2.52	2.66	2.52
Área Transv.	[cm ² /m]	Real	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98
		Nec.	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66
F. Sobrecarga		0.25 mm, L/20259 (L: 5.10 m)			0.25 mm, L/20309 (L: 5.10 m)			0.25 mm, L/20203 (L: 5.10 m)		
F. Activa		3.58 mm, L/1425 (L: 5.10 m)			3.58 mm, L/1427 (L: 5.10 m)			3.56 mm, L/1432 (L: 5.10 m)		
F. A plazo infinito		3.78 mm, L/1348 (L: 5.10 m)			3.78 mm, L/1350 (L: 5.10 m)			3.77 mm, L/1354 (L: 5.10 m)		



Pórtico 8		Tramo: P38-P41			Tramo: P41-P44		
Sección		30x30			30x30		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín. x	[kN·m]	-39.10	--	-39.07	-39.68	--	-36.99
	[m]	0.00	--	5.10	0.00	--	5.10
Momento máx.	[kN·m]	19.86	29.90	21.24	21.22	31.13	21.38

Pórtico 8		Tramo: P38-P41			Tramo: P41-P44		
Sección		30x30			30x30		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
x	[m]	1.59	2.55	3.51	1.59	2.55	3.51
	[m]	--	-12.40	-54.24	--	-13.58	-52.85
Cortante mín. x	[kN]	53.16	13.89	--	54.55	15.28	--
	[m]	0.00	1.91	--	0.00	1.91	--
Cortante máx. x	[kN]	--	3.19	5.10	--	3.19	5.10
	[m]	3.14	13.89	--	54.55	15.28	--
Torsor mín. x	[kN]	--	--	--	--	--	--
	[m]	--	--	--	--	--	--
Torsor máx. x	[kN]	--	--	--	--	--	--
	[m]	--	--	--	--	--	--
Área Sup.	[cm ²]	Real	4.96	1.57	4.96	4.96	5.15
		Nec.	4.01	0.00	4.02	4.02	0.00
Área Inf.	[cm ²]	Real	3.14	3.14	3.14	3.14	3.14
		Nec.	2.52	2.66	2.52	2.52	2.66
Área Transv.	[cm ² /m]	Real	2.98	2.98	2.98	2.98	2.98
		Nec.	2.66	2.66	2.66	2.66	2.66
F. Sobrecarga		0.25 mm, L/20259 (L: 5.10 m)			0.25 mm, L/20309 (L: 5.10 m)		
F. Activa		3.58 mm, L/1425 (L: 5.10 m)			3.58 mm, L/1427 (L: 5.10 m)		
F. A plazo infinito		3.78 mm, L/1348 (L: 5.10 m)			3.78 mm, L/1350 (L: 5.10 m)		

2.9.- Pórtico 9



Pórtico 9		Tramo: P1-P2			Tramo: P2-P3		
Sección		40x60			40x60		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín. x	[kN·m]	-141.71	--	-313.55	-310.33	--	-132.98
	[m]	0.00	--	5.10	0.00	--	5.10

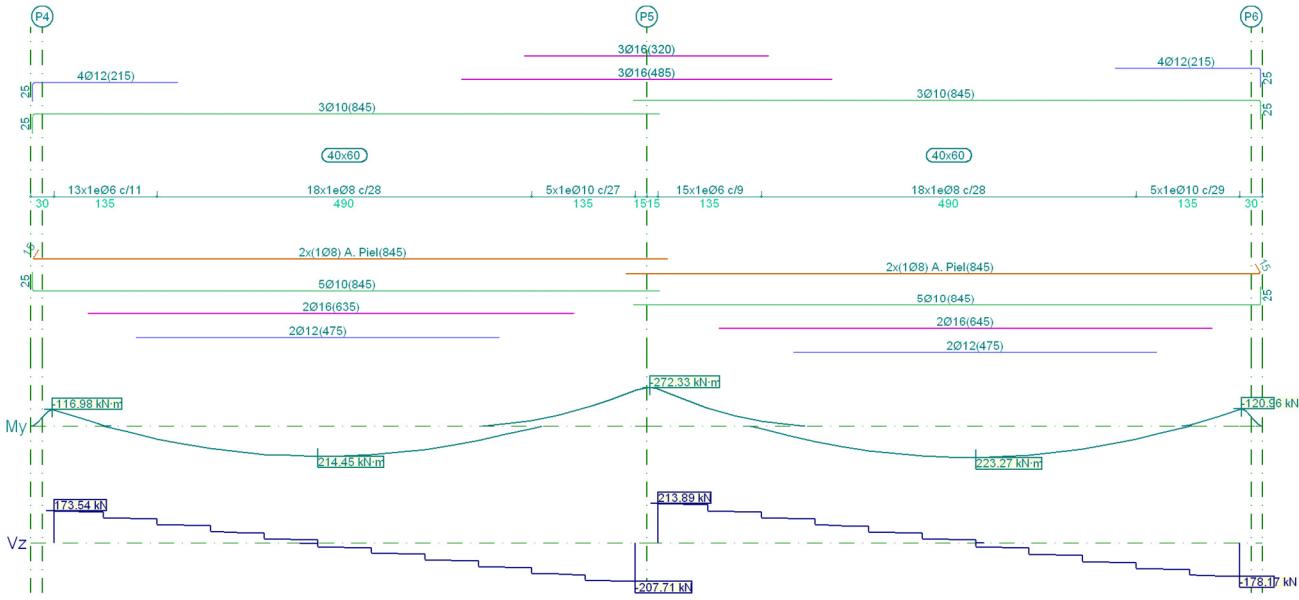
T.F.G: Diseño de la estructura de un edificio del Centro Socio Cultural del barrio del Cabañal (GIOP).

Anejo N.3 Cálculo Estructural.

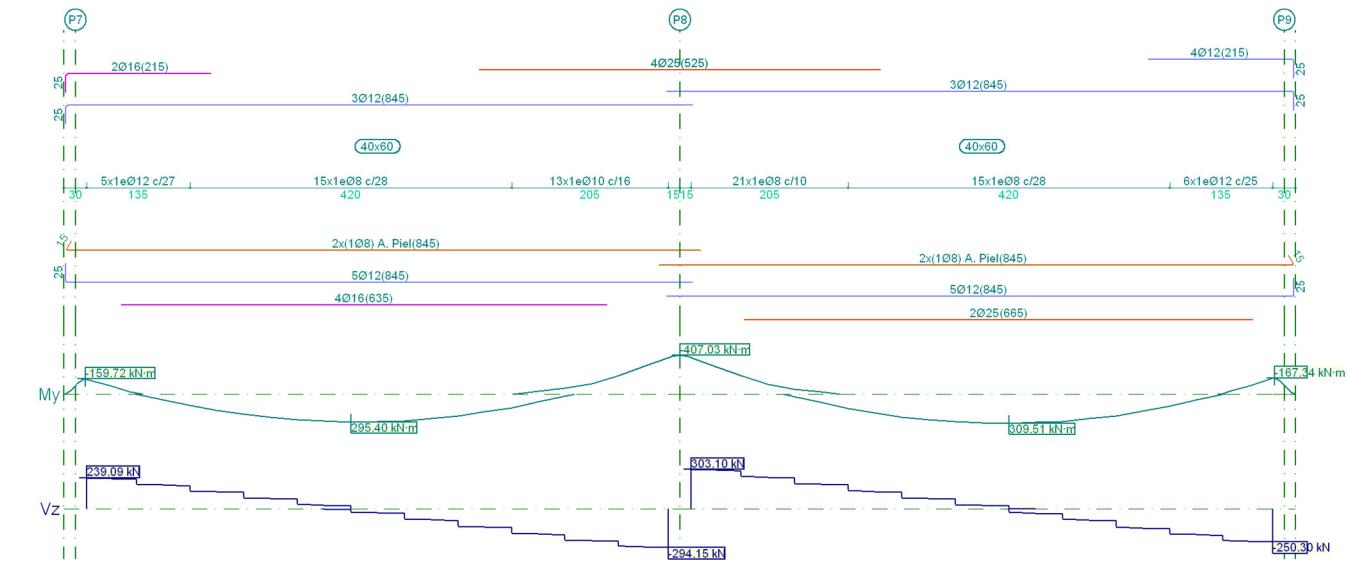
Pórtico 9		Tramo: P1-P2			Tramo: P2-P3		
Sección		40x60			40x60		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
x	[m]	0.00	--	7.60	0.00	--	7.60
Momento máx.	[kN·m]	220.66	262.78	162.57	151.36	248.01	208.70
x	[m]	2.40	3.45	5.20	2.40	4.15	5.20
Cortante mín.	[kN]	--	-111.95	-257.69	--	-64.12	-203.39
x	[m]	--	4.85	7.60	--	4.85	7.60
Cortante máx.	[kN]	215.14	68.48	--	246.62	107.93	--
x	[m]	0.00	2.75	--	0.00	2.75	--
Torsor mín.	[kN]	-2.63	--	--	-2.40	--	--
x	[m]	0.00	--	--	0.00	--	--
Torsor máx.	[kN]	--	--	2.31	--	--	2.61
x	[m]	--	--	6.95	--	--	6.95
Área Sup.	[cm ²]	Real 6.88	2.36	16.70	16.70	2.36	6.88
		Nec. .	6.72	0.00	14.57	14.53	0.00
Área Inf.	[cm ²]	Real 12.38	12.38	12.38	11.59	11.59	11.59
		Nec. .	10.72	11.54	8.75	8.17	10.86
Área Transv.	[cm ² /m]	Real 7.48	3.59	8.27	7.73	3.59	6.70
		Nec. .	6.67	3.55	7.58	7.00	3.55
F. Sobrecarga		5.96 mm, L/1275 (L: 7.60 m)			5.23 mm, L/1454 (L: 7.60 m)		
F. Activa		16.44 mm, L/462 (L: 7.60 m)			15.12 mm, L/502 (L: 7.60 m)		
F. A plazo infinito		15.62 mm, L/487 (L: 7.60 m)			13.37 mm, L/568 (L: 7.60 m)		

Pórtico 10		Tramo: P4-P5			Tramo: P5-P6		
Sección		40x60			40x60		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín.	[kN·m]	-115.45	--	-254.35	-262.13	--	-119.41
x	[m]	0.00	--	7.60	0.00	--	7.60
Momento máx.	[kN·m]	180.06	214.45	134.33	142.84	223.28	185.91
x	[m]	2.40	3.45	5.20	2.40	4.15	5.20
Cortante mín.	[kN]	--	-89.79	-207.71	--	-58.49	-178.17
x	[m]	--	4.85	7.60	--	4.85	7.60
Cortante máx.	[kN]	173.54	55.73	--	213.89	92.68	--
x	[m]	0.00	2.75	--	0.00	2.75	--
Torsor mín.	[kN]	--	--	--	--	--	--
x	[m]	--	--	--	--	--	--
Torsor máx.	[kN]	--	--	--	--	--	--
x	[m]	--	--	--	--	--	--
Área Sup.	[cm ²]	Real 6.88	2.36	14.42	14.42	2.36	6.88
		Nec. .	6.72	0.00	11.93	11.92	0.00
Área Inf.	[cm ²]	Real 10.21	10.21	10.21	10.21	10.21	10.21
		Nec. .	8.65	9.30	7.09	7.52	9.70
Área Transv.	[cm ² /m]	Real 5.14	3.59	5.82	6.28	3.59	5.42
		Nec. .	4.70	3.55	5.29	5.55	3.55
F. Sobrecarga		5.56 mm, L/1367 (L: 7.60 m)			6.18 mm, L/1229 (L: 7.60 m)		
F. Activa		10.58 mm, L/718 (L: 7.60 m)			12.21 mm, L/623 (L: 7.60 m)		
F. A plazo infinito		10.05 mm, L/756 (L: 7.60 m)			10.08 mm, L/754 (L: 7.60 m)		

2.10.- Pórtico 10

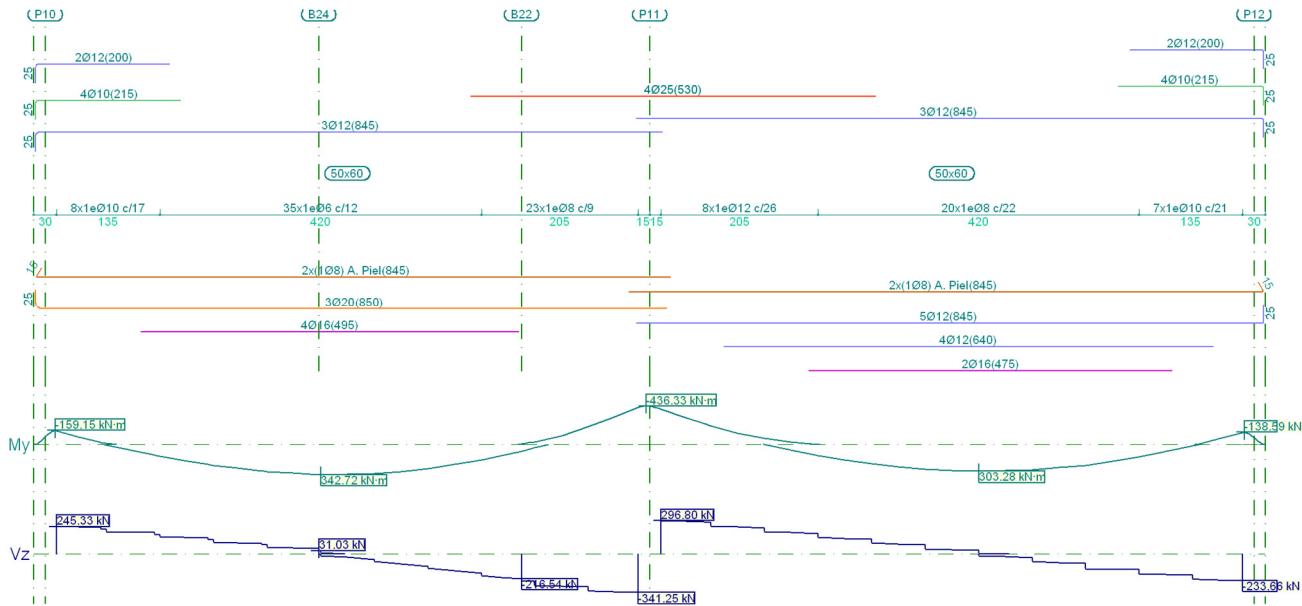


2.11.- Pórtico 11



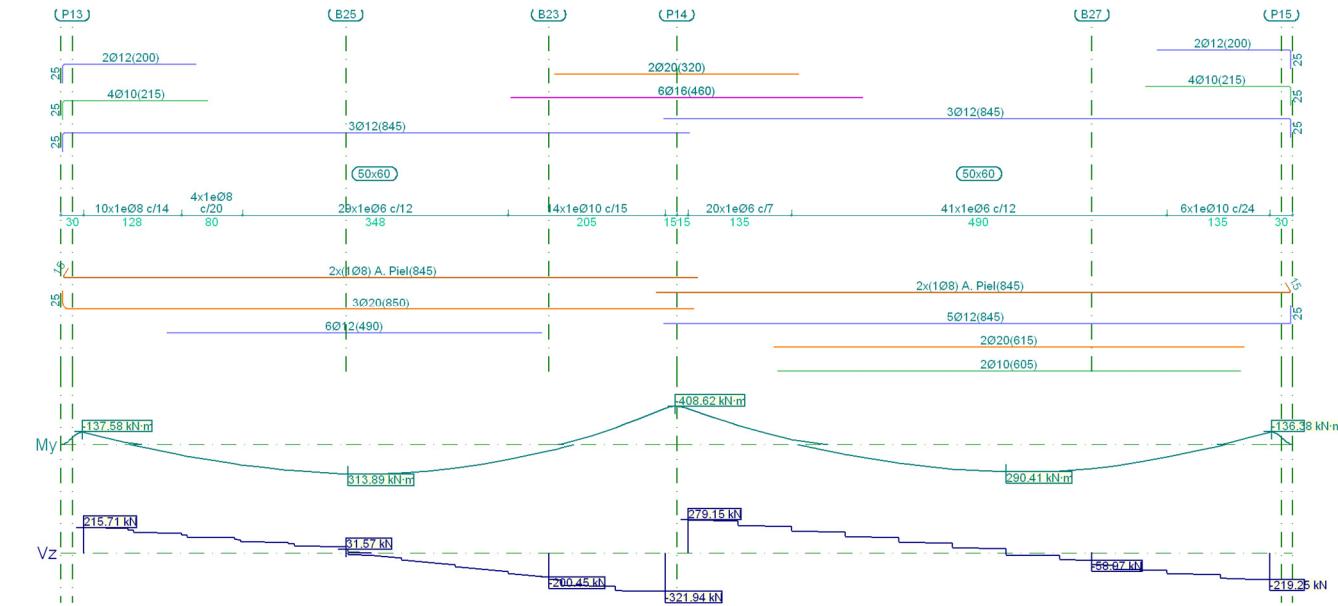
Pórtico 11		Tramo: P7-P8			Tramo: P8-P9			
Sección		40x60			40x60			
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
Momento mín. x	[kN·m]	-157.60	--	-384.31	-384.97	--	-165.12	
	[m]	0.00	--	7.60	0.00	--	7.60	
Momento máx. x	[kN·m]	245.57	295.40	189.42	198.55	309.51	261.06	
	[m]	2.40	3.45	5.20	2.40	4.15	5.20	
Cortante mín. x	[kN]	--	-130.84	-294.15	--	-76.46	-250.30	
	[m]	--	4.85	7.60	--	4.85	7.60	
Cortante máx. x	[kN]	239.09	76.34	--	303.10	130.59	--	
	[m]	0.00	2.75	--	0.00	2.75	--	
Torsor mín. x	[kN]	--	--	--	--	--	--	
	[m]	--	--	--	--	--	--	
Torsor máx. x	[kN]	--	--	--	--	--	--	
	[m]	--	--	--	--	--	--	
Área Sup.	[cm ²]	Real	7.41	3.39	23.03	23.03	3.39	7.92
		Nec	6.92	0.00	18.70	18.62	0.00	7.24
Área Inf.	[cm ²]	Real	13.70	13.70	13.70	15.47	15.47	15.47
		Nec	12.01	13.04	10.15	10.63	13.79	12.81
Área Transv.	[cm ² /m]	Real	8.38	3.59	9.82	10.05	3.59	9.05
		Nec	7.66	3.55	8.70	9.11	3.55	8.11
F. Sobrecarga		8.58 mm, L/886 (L: 7.60 m)			8.13 mm, L/935 (L: 7.60 m)			
F. Activa		17.07 mm, L/445 (L: 7.60 m)			18.06 mm, L/421 (L: 7.60 m)			
F. A plazo infinito		15.19 mm, L/500 (L: 7.60 m)			16.24 mm, L/468 (L: 7.60 m)			

2.12.- Pórtico 12



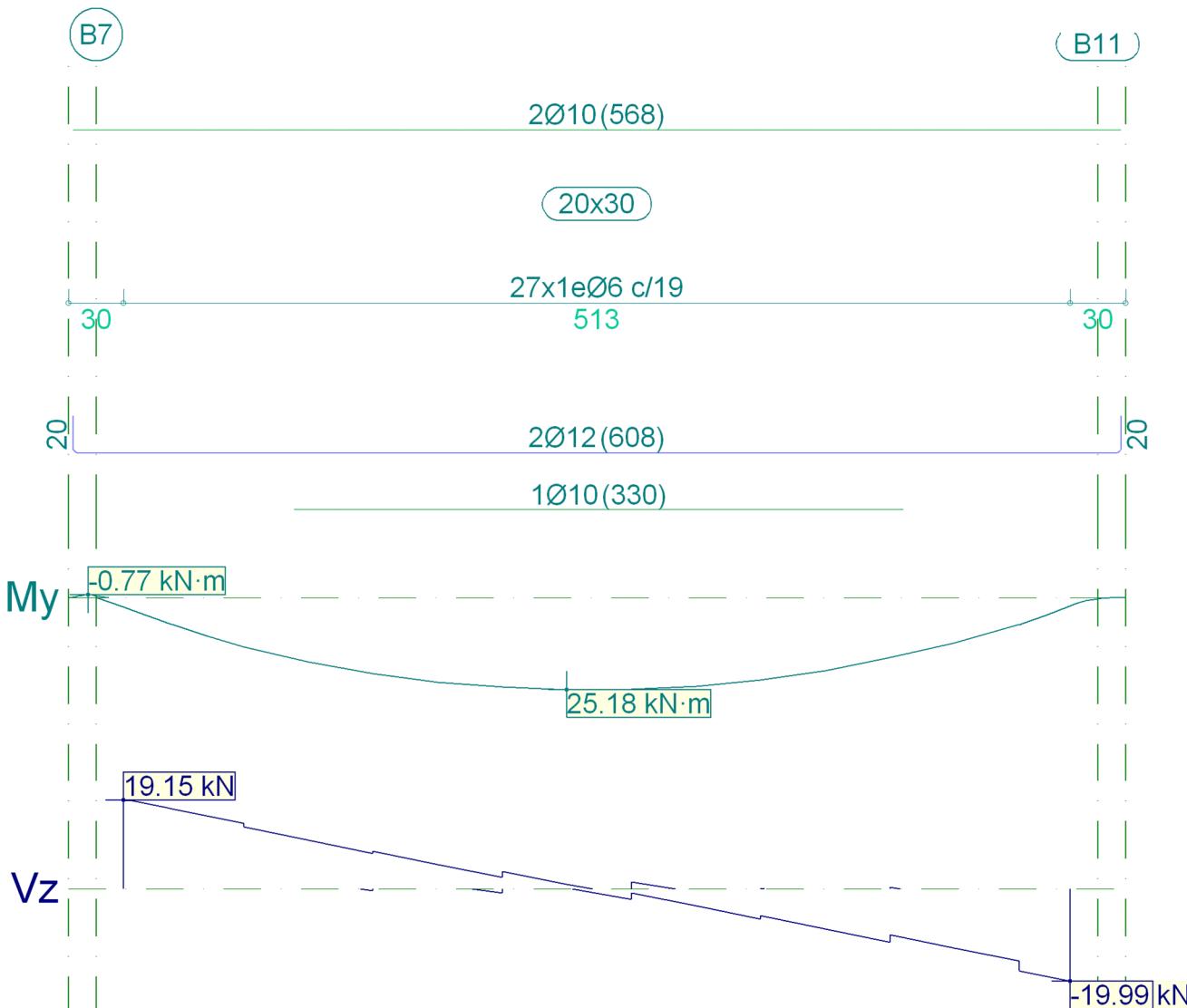
Pórtico 12		Tramo: P10-P11			Tramo: P11-P12			
Sección		50x60			50x60			
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
Momento mín. x	[kN·m]	-156.91	--	-419.41	-400.57	--	-136.28	
	[m]	0.00	--	7.60	0.00	--	7.60	
Momento máx. x	[kN·m]	268.69	342.72	227.96	173.02	303.28	262.71	
	[m]	2.36	3.45	5.20	2.40	4.15	5.20	
Cortante mín. x	[kN]	--	-125.58	-341.25	--	-66.79	-233.66	
	[m]	--	4.85	7.60	--	4.85	7.60	
Cortante máx. x	[kN]	245.33	97.06	--	296.80	135.08	--	
	[m]	0.00	2.68	--	0.00	2.75	--	
Torsor mín. x	[kN]	-14.71	-23.83	-13.84	-1.91	--	--	
	[m]	1.98	3.43	6.08	0.00	--	--	
Torsor máx. x	[kN]	2.49	2.68	8.76	--	--	1.85	
	[m]	0.00	2.75	5.55	--	--	6.95	
Área Sup.	[cm ²]	Real	8.80	3.39	23.03	23.03	4.36	8.80
		Nec	8.40	1.46	19.67	19.72	0.00	8.40
Área Inf.	[cm ²]	Real	17.47	17.47	17.47	14.20	14.20	14.20
		Nec	13.35	16.52	11.90	9.45	13.23	12.50
Área Transv.	[cm ² /m]	Real	9.24	4.71	11.17	8.70	4.57	7.48
		Nec	8.45	4.44	10.04	7.90	4.44	6.61
F. Sobrecarga		6.18 mm, L/1230 (L: 7.60 m)			6.47 mm, L/1174 (L: 7.60 m)			
F. Activa		15.52 mm, L/490 (L: 7.60 m)			12.75 mm, L/596 (L: 7.60 m)			
F. A plazo infinito		15.45 mm, L/492 (L: 7.60 m)			11.35 mm, L/670 (L: 7.60 m)			

2.13.- Pórtico 13



Pórtico 13		Tramo: P13-P14			Tramo: P14-P15			
Sección		50x60			50x60			
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
Momento mín. x	[kN·m]	-135.60	--	-388.12	-383.52	--	-134.34	
	[m]	0.00	--	7.60	0.00	--	7.60	
Momento máx. x	[kN·m]	243.47	313.89	207.60	152.77	290.41	255.76	
	[m]	2.36	3.45	5.20	2.40	4.15	5.28	
Cortante mín. x	[kN]	--	-112.29	-321.94	--	-53.52	-219.25	
	[m]	--	4.85	7.60	--	5.06	7.60	
Cortante máx. x	[kN]	215.71	89.24	--	279.15	132.91	--	
	[m]	0.00	2.68	--	0.00	2.75	--	
Torsor mín. x	[kN]	-1.95	--	-8.06	--	--	-9.00	
	[m]	0.00	--	5.55	--	--	5.28	
Torsor máx. x	[kN]	12.06	24.70	14.17	2.61	3.45	3.45	
	[m]	1.98	3.43	6.08	0.00	4.85	5.28	
Área Sup.	[cm ²]	Real	8.80	3.39	21.74	21.74	3.39	8.80
		Nec	8.40	1.51	18.28	18.12	0.00	8.40
Área Inf.	[cm ²]	Real	16.21	16.21	16.21	13.51	13.51	13.51
		Nec	12.05	15.22	10.81	8.54	12.62	12.63
Área Transv.	[cm ² /m]	Real	7.18	4.71	10.47	8.08	4.71	6.55
		Nec	6.60	4.44	9.34	7.14	4.44	5.84
F. Sobrecarga		4.32 mm, L/1761 (L: 7.60 m)			4.72 mm, L/1609 (L: 7.60 m)			
F. Activa		13.74 mm, L/553 (L: 7.60 m)			12.69 mm, L/599 (L: 7.60 m)			
F. A plazo infinito		14.57 mm, L/522 (L: 7.60 m)			12.43 mm, L/612 (L: 7.60 m)			

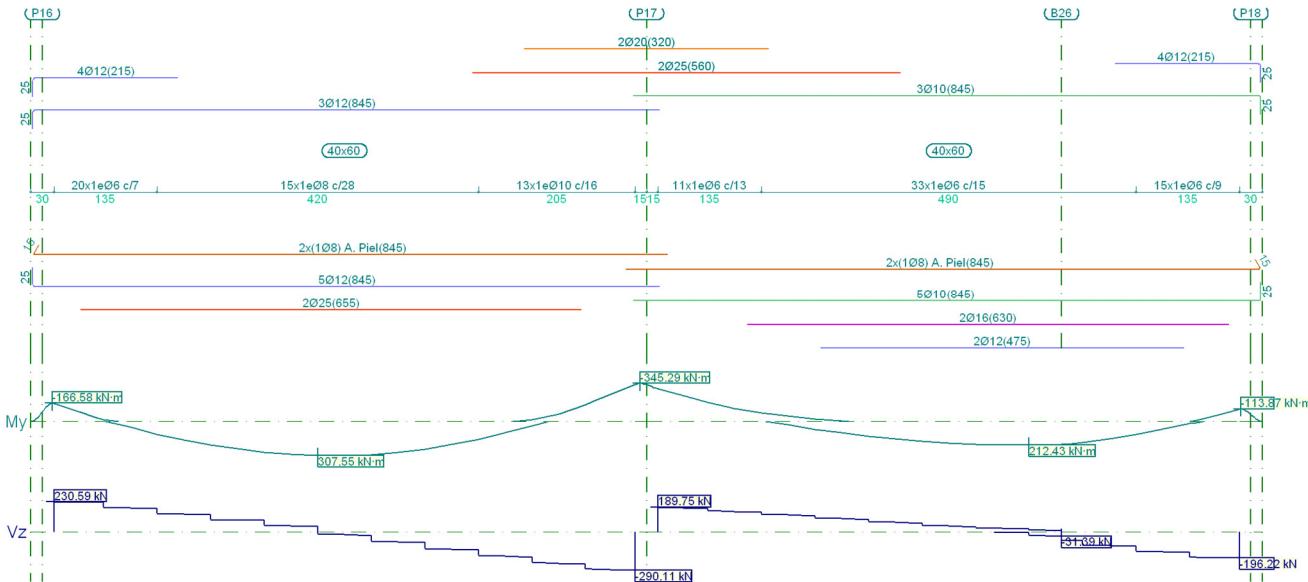
2.14.- Pórtico 14



Pórtico 14		Tramo: B7-B11			
Sección		20x30			
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	
Momento mín. x	[kN·m]	--	--	--	
	[m]	--	--	--	
Momento máx. x	[kN·m]	23.06	25.18	22.39	
	[m]	1.70	2.40	3.45	
Cortante mín. x	[kN]	-0.38	-3.68	-19.99	
	[m]	1.35	3.10	5.13	
Cortante máx. x	[kN]	19.15	3.76	0.32	
	[m]	0.00	2.05	4.15	
Torsor mín. x	[kN]	--	--	--	
	[m]	--	--	--	
Torsor máx. x	[kN]	--	--	--	
	[m]	--	--	--	
Área Sup.	[cm ²]	Real	1.57	1.57	1.57

Pórtico 14		Tramo: B7-B11		
Sección		20x30		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L
Área Inf.	Nec.	0.00	0.00	0.00
	Real	3.05	3.05	3.05
	Nec.	2.13	2.33	2.06
Área Transv.	Real	2.98	2.98	2.98
	Nec.	1.78	1.78	1.78
F. Sobrecarga		5.63 mm, L/910 (L: 5.13 m)		
F. Activa		12.35 mm, L/415 (L: 5.13 m)		
F. A plazo infinito		11.58 mm, L/443 (L: 5.13 m)		

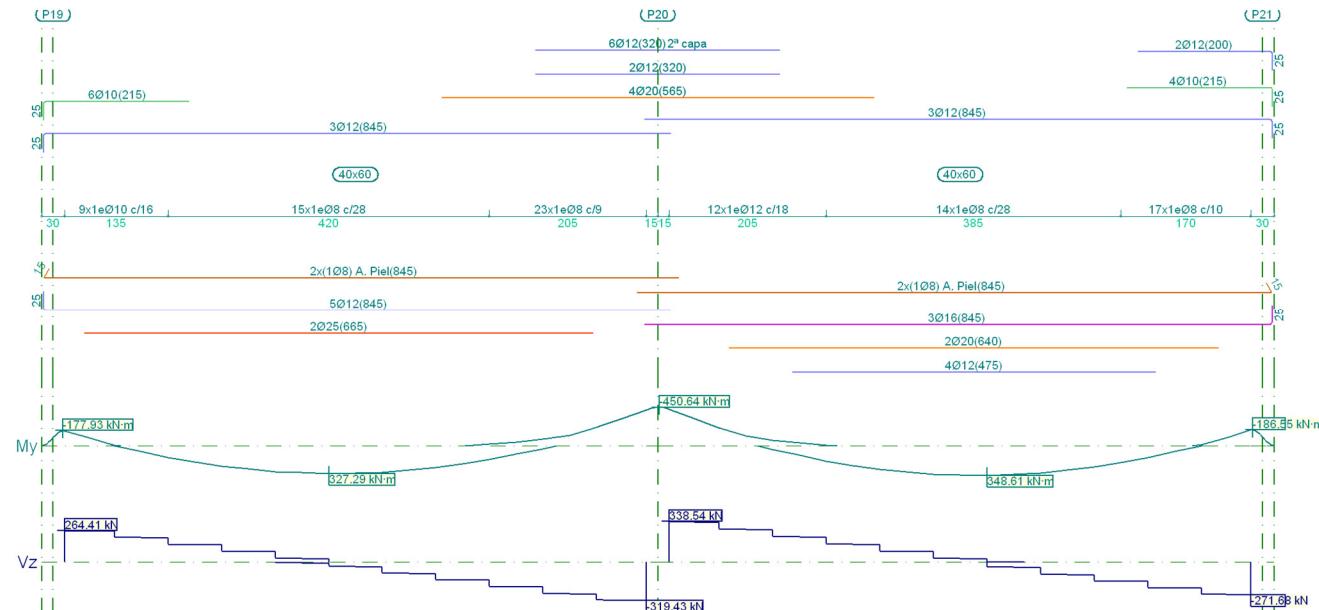
2.15.- Pórtico 15



Pórtico 15		Tramo: P16-P17			Tramo: P17-P18		
Sección		40x60			40x60		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín. x	[kN·m]	-164.72	--	-337.59	-294.33	--	-111.93
	[m]	0.00	--	7.60	0.00	--	7.60
Momento máx. x	[kN·m]	243.63	307.55	207.12	101.73	212.43	205.07
	[m]	2.40	3.45	5.20	2.40	4.85	5.28
Cortante mín. x	[kN]	--	-123.64	-290.11	--	-27.03	-196.22
	[m]	--	4.85	7.60	--	5.06	7.60
Cortante máx. x	[kN]	230.59	88.51	--	189.75	96.82	11.78
	[m]	0.00	2.75	--	0.00	2.75	5.28
Torsor mín. x	[kN]	--	--	--	--	-7.79	-7.79
	[m]	--	--	--	--	4.85	5.28
Torsor máx. x	[kN]	--	--	--	3.22	--	6.38
	[m]	--	--	--	0.00	--	5.28
Área Sup.		[cm ²]	Real	7.92	3.39	19.49	18.46
					6.02	6.88	

Pórtico 15		Tramo: P16-P17			Tramo: P17-P18		
Sección		40x60			40x60		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Área Inf.	Nec.	7.13	0.00	15.59	14.82	0.55	6.72
	Real	15.47	15.47	15.47	10.04	10.21	10.21
	Nec.	12.16	13.69	10.98	6.72	9.72	9.72
Área Transv.	Real	8.08	3.59	9.82	4.35	3.77	6.28
	Nec.	7.18	3.55	8.78	3.83	3.55	5.66
F. Sobrecarga		8.23 mm, L/924 (L: 7.60 m)			4.87 mm, L/1562 (L: 7.60 m)		
F. Activa		18.41 mm, L/413 (L: 7.60 m)			10.01 mm, L/759 (L: 7.60 m)		
F. A plazo infinito		16.77 mm, L/453 (L: 7.60 m)			9.28 mm, L/819 (L: 7.60 m)		

2.16.- Pórtico 16



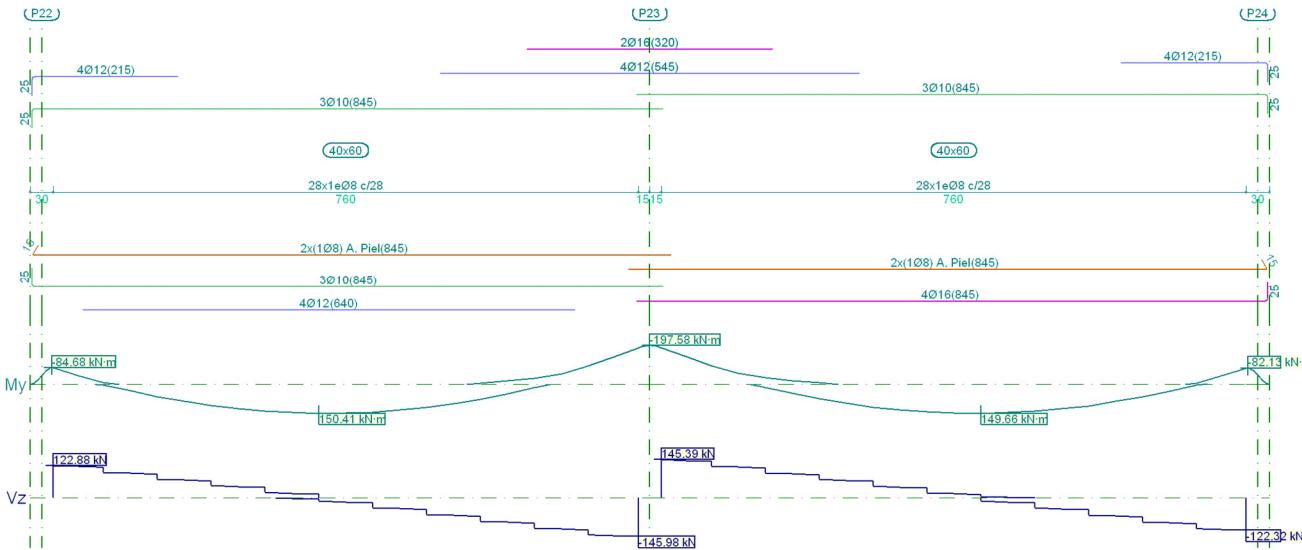
Pórtico 16		Tramo: P19-P20			Tramo: P20-P21		
Sección		40x60			40x60		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín. x	[kN·m]	-175.61	--	-420.94	-429.88	--	-184.21
	[m]	0.00	--	7.60	0.00	--	7.60
Momento máx. x	[kN·m]	272.90	327.29	211.48	232.17	348.61	284.36
	[m]	2.40	3.45	5.20	2.40	4.15	5.20
Cortante mín. x	[kN]	--	-142.30	-319.43	--	-97.21	-271.68
	[m]	--	4.85	7.60	--	4.85	7.60
Cortante máx. x	[kN]	264.41	86.37	--	338.54	147.85	--
	[m]	0.00	2.75	--	0.00	2.75	--
Torsor mín. x	[kN]	--	--	-1.89	--	--	-1.86
	[m]	--	--	6.95	--	--	6.95
Torsor máx.				1.79	--	--	--

T.F.G: Diseño de la estructura de un edificio del Centro Socio Cultural del barrio del Cabañal (GIOP).

Anejo N.3 Cálculo Estructural.

Pórtico 16		Tramo: P19-P20			Tramo: P20-P21			
Sección		40x60			40x60			
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
x	[m]	0.00	--	--	--	--	--	
Área Sup.	[cm ²]	Real	8.11	3.39	25.01	25.01	3.39	8.80
		Nec.	7.68	0.00	21.17	21.40	0.00	8.04
		Real	15.47	15.47	15.47	16.84	16.84	16.84
Área Inf.	[cm ²]	Nec.	13.52	14.64	11.34	12.36	15.61	14.19
		Real	9.82	3.59	11.17	12.57	3.59	10.05
Área Transv.	[cm ² /m]	Nec.	8.87	3.55	10.07	11.14	3.55	9.11
F. Sobrecarga		10.16 mm, L/748 (L: 7.60 m)			10.34 mm, L/735 (L: 7.60 m)			
F. Activa		18.53 mm, L/410 (L: 7.60 m)			19.50 mm, L/390 (L: 7.60 m)			
F. A plazo infinito		15.62 mm, L/487 (L: 7.60 m)			16.65 mm, L/456 (L: 7.60 m)			

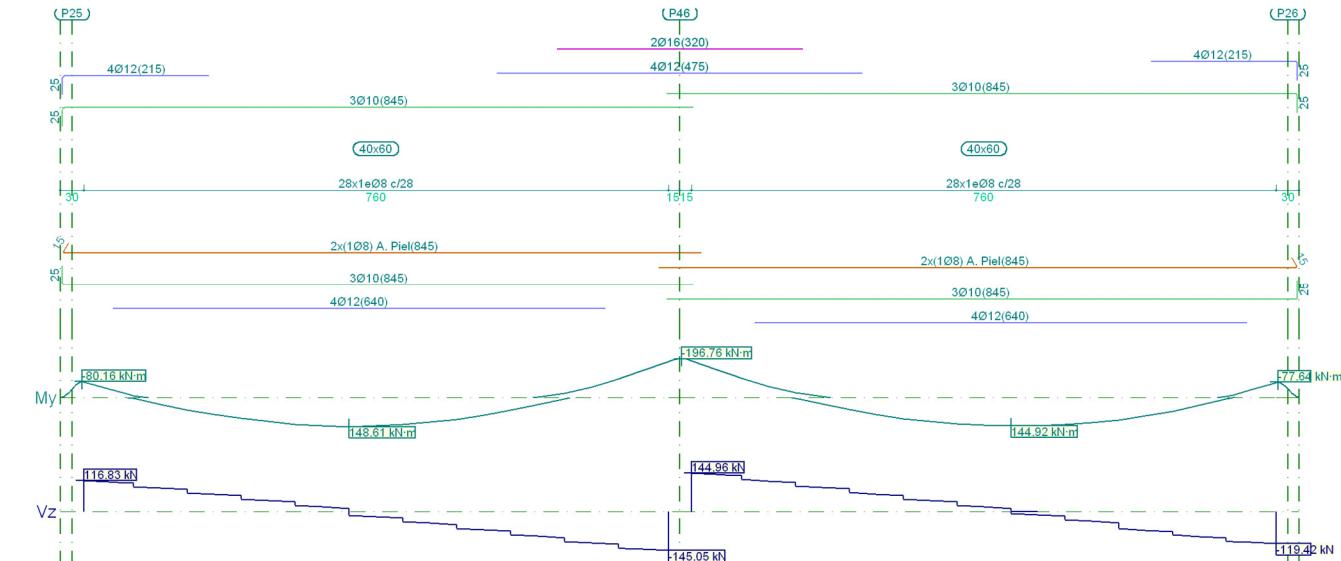
2.17.- Pórtico 17



Pórtico 17		Tramo: P22-P23			Tramo: P23-P24		
		40x60			40x60		
		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín.	[kN·m]	-83.63	--	-185.85	-187.45	--	-81.05
	[m]	0.00	--	7.60	0.00	--	7.60
Momento máx.	[kN·m]	125.38	150.41	99.51	97.37	149.66	125.99
	[m]	2.40	3.45	5.20	2.40	4.15	5.20
Cortante mín.	[kN]	--	-62.46	-145.98	--	-38.10	-122.32
	[m]	--	4.85	7.60	--	4.85	7.60
Cortante máx.	[kN]	122.88	39.46	--	145.39	62.90	--
	[m]	0.00	2.75	--	0.00	2.75	--
Torsor mín.	[kN]	-2.87	--	--	-2.91	--	--
	[m]	0.00	--	--	0.00	--	--
Torsor máx.	[kN]	--	--	3.04	--	--	2.98

Pórtico 17		Tramo: P22-P23			Tramo: P23-P24			
Sección		40x60			40x60			
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
x	[m]	--	--	6.95	--	--	6.95	
Área Sup.	[cm ²]	Real	6.88	2.36	10.90	10.90	2.36	
		Nec.	6.72	0.00	8.54	8.54	0.00	
Área Inf.	[cm ²]	Real	6.88	6.88	6.88	8.04	8.04	
		Nec.	6.72	6.72	6.72	6.72	6.72	
Área Transv.	[cm ² /m]	Real	3.59	3.59	3.59	3.59	3.59	
		Nec.	3.55	3.55	3.55	3.55	3.55	
F. Sobrecarga		2.30 mm, L/3304 (L: 7.60 m)			2.17 mm, L/3494 (L: 7.60 m)			
F. Activa		4.74 mm, L/1603 (L: 7.60 m)			4.53 mm, L/1679 (L: 7.60 m)			
F. A plazo infinito		4.60 mm, L/1653 (L: 7.60 m)			4.41 mm, L/1723 (L: 7.60 m)			

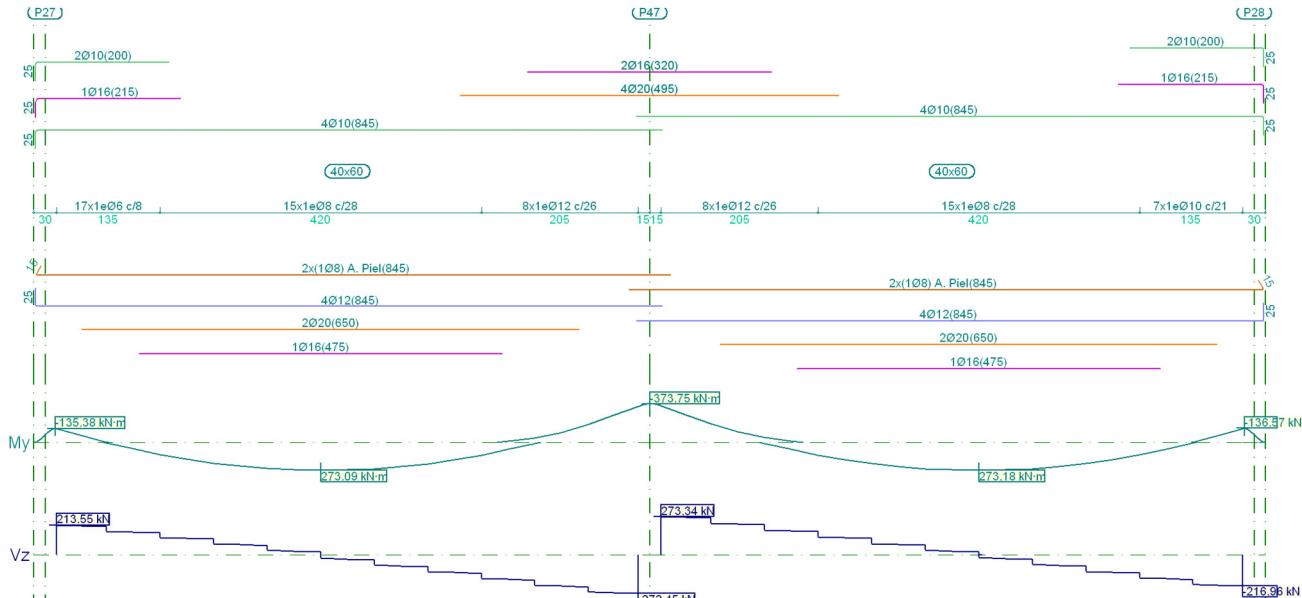
2.18.- Pórtico 18



Pórtico 18		Tramo: P25-P46			Tramo: P46-P26		
Sección		40x60			40x60		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín.	[kN·m]	-79.18	--	-184.22	-187.34	--	-76.58
x	[m]	0.00	--	7.60	0.00	--	7.60
Momento máx.	[kN·m]	122.15	148.61	88.88	85.80	144.92	127.53
x	[m]	2.40	3.45	5.20	2.40	4.15	5.20
Cortante mín.	[kN]	--	-61.73	-145.05	--	-30.05	-119.42
x	[m]	--	4.85	7.60	--	4.85	7.60
Cortante máx.	[kN]	116.83	37.60	--	144.96	61.65	--
x	[m]	0.00	2.75	--	0.00	2.75	--
Torsor mín.	[kN]	--	--	-2.09	--	--	-1.76
x	[m]	--	--	6.95	--	--	6.95

Pórtico 18		Tramo: P25-P46			Tramo: P46-P26			
Sección		40x60			40x60			
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
Torsor máx.	[kN]	1.70	--	--	2.08	--	--	
x	[m]	0.00	--	--	0.00	--	--	
Área Sup.	[cm ²]	Real Nec. .	6.88 6.72	2.36 0.00	10.90 8.50	10.90 8.51	2.36 0.00	6.88 6.72
Área Inf.	[cm ²]	Real Nec. .	6.88 6.72	6.88 6.72	6.88 6.72	6.88 6.72	6.88 6.72	
Área Transv.	[cm ² /m]	Real Nec. .	3.59 3.55	3.59 3.55	3.59 3.55	3.59 3.55	3.59 3.55	
F. Sobrecarga			1.62 mm, L/4697 (L: 7.60 m)		1.46 mm, L/5212 (L: 7.60 m)			
F. Activa			4.77 mm, L/1592 (L: 7.60 m)		4.50 mm, L/1687 (L: 7.60 m)			
F. A plazo infinito			5.06 mm, L/1501 (L: 7.60 m)		4.84 mm, L/1570 (L: 7.60 m)			

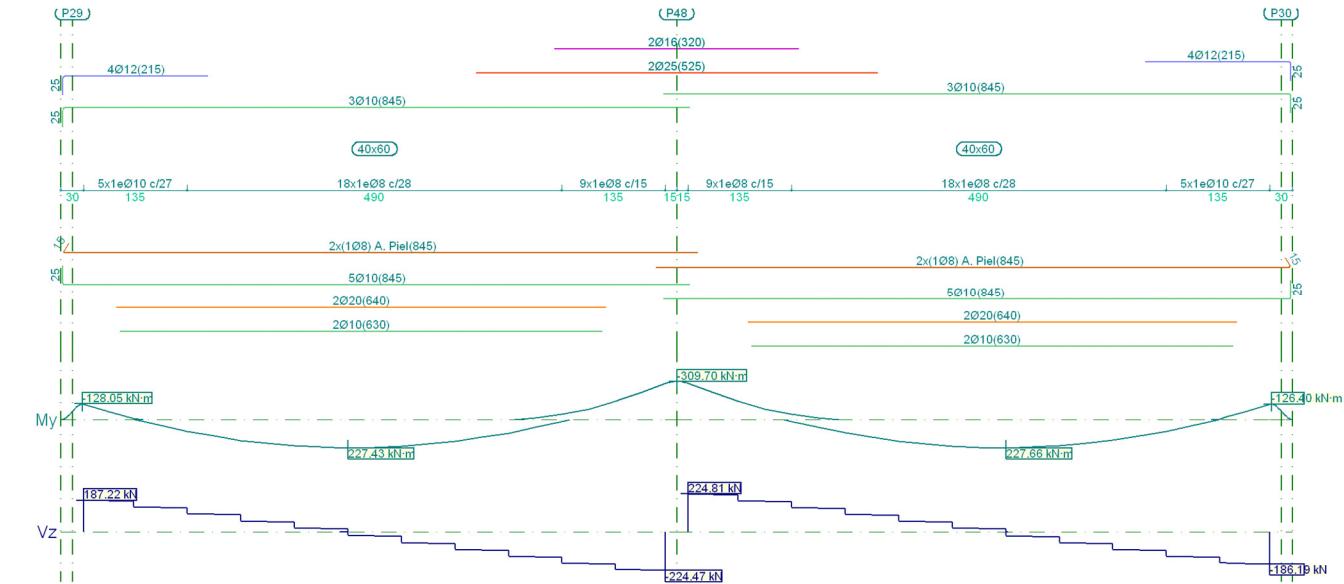
2.19.- Pórtico 19



Pórtico 19		Tramo: P27-P47			Tramo: P47-P28		
Sección		40x60			40x60		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín.	[kN·m]	-133.42	--	-351.39	-355.18	--	-134.56
x	[m]	0.00	--	7.60	0.00	--	7.60
Momento máx.	[kN·m]	228.16	273.09	167.64	165.99	273.18	232.66
x	[m]	2.40	3.45	5.20	2.40	4.15	5.20
Cortante mín.	[kN]	--	-118.07	-272.45	--	-65.77	-216.96
x	[m]	--	4.85	7.60	--	4.85	7.60
Cortante máx.	[kN]	213.55	68.18	--	273.34	118.97	--
x	[m]	0.00	2.75	--	0.00	2.75	--

Pórtico 19		Tramo: P27-P47			Tramo: P47-P28			
Sección		40x60			40x60			
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
Torsor mín.	[kN]	--	--	--	--	--	--	
x	[m]	--	--	--	--	--	--	
Área Sup.	[cm ²]	Real Nec. .	6.72 6.72	3.14 0.00	19.73 17.00	19.73 17.00	3.14 0.00	6.72 6.72
Área Inf.	[cm ²]	Real Nec. .	12.82 11.09	12.82 12.02	12.82 9.04	12.82 8.98	12.82 12.03	12.82 11.26
Área Transv.	[cm ² /m]	Real Nec. .	7.07 6.42	3.59 3.55	8.70 7.90	8.70 7.94	3.59 3.55	7.48 6.64
F. Sobrecarga			6.80 mm, L/1118 (L: 7.60 m)		6.84 mm, L/1112 (L: 7.60 m)			
F. Activa			16.01 mm, L/475 (L: 7.60 m)		16.04 mm, L/474 (L: 7.60 m)			
F. A plazo infinito			15.06 mm, L/504 (L: 7.60 m)		15.11 mm, L/503 (L: 7.60 m)			

2.20.- Pórtico 20



Pórtico 20		Tramo: P29-P48			Tramo: P48-P30		
Sección		40x60			40x60		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín.	[kN·m]	-126.43	--	-292.34	-293.36	--	-124.78
x	[m]	0.00	--	7.60	0.00	--	7.60
Momento máx.	[kN·m]	189.99	227.43	142.05	141.85	227.66	189.66
x	[m]	2.40	3.45	5.20	2.40	4.15	5.20
Cortante mín.	[kN]	--	-99.16	-224.47	--	-60.04	-186.19
x	[m]	--	4.85	7.60	--	4.85	7.60
Cortante máx.	[kN]	187.22	59.83	--	224.81	99.47	--

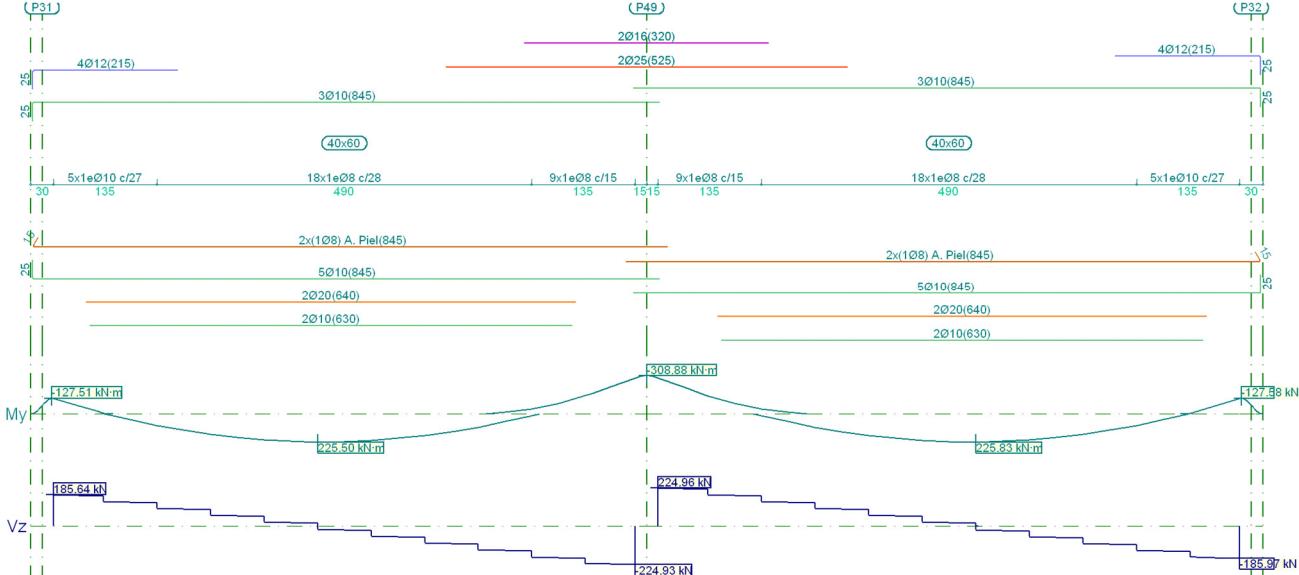
T.F.G: Diseño de la estructura de un edificio del Centro Socio Cultural del barrio del Cabañal (GIOP).

Anejo N.3 Cálculo Estructural.

Pórtico 20		Tramo: P29-P48			Tramo: P48-P30		
Sección		40x60			40x60		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
x	[m]	0.00	2.75	--	0.00	2.75	--
Torsor mín.	[kN]	--	--	--	--	--	--
x	[m]	--	--	--	--	--	--
Torsor máx.	[kN]	--	--	--	--	--	--
x	[m]	--	--	--	--	--	--
Área Sup.	[cm ²]	Real 6.88	2.36	16.20	16.20	2.36	6.88
		Nec 6.72	0.00	13.80	13.80	0.00	6.72
Área Inf.	[cm ²]	Real 11.78	11.78	11.78	11.78	11.78	11.78
		Nec 9.19	9.91	7.58	7.57	9.92	9.18
Área Transv.	[cm ^{2/m}]	Real 5.82	3.59	6.70	6.70	3.59	5.82
		Nec 5.28	3.55	5.94	5.96	3.55	5.23
F. Sobrecarga		5.94 mm, L/1279 (L: 7.60 m)			5.93 mm, L/1282 (L: 7.60 m)		
F. Activa		11.60 mm, L/655 (L: 7.60 m)			11.59 mm, L/656 (L: 7.60 m)		
F. A plazo infinito		10.94 mm, L/695 (L: 7.60 m)			10.93 mm, L/696 (L: 7.60 m)		

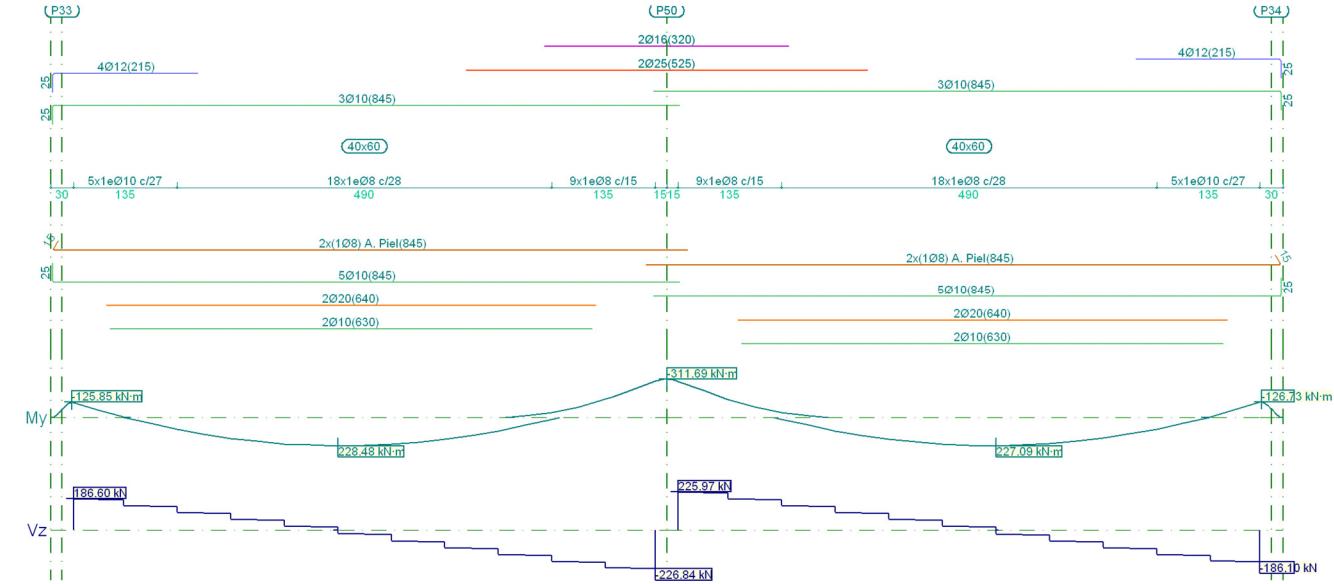
Pórtico 21		Tramo: P31-P49			Tramo: P49-P32		
Sección		40x60			40x60		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Cortante máx.	[kN]	185.64	59.61	--	224.96	98.50	--
x	[m]	0.00	2.75	--	0.00	2.75	--
Torsor mín.	[kN]	--	--	--	--	--	--
x	[m]	--	--	--	--	--	--
Torsor máx.	[kN]	--	--	--	--	--	--
x	[m]	--	--	--	--	--	--
Área Sup.	[cm ²]	Real 6.88	2.36	16.20	16.20	2.36	6.88
		Nec 6.72	0.00	13.80	13.80	0.00	6.72
Área Inf.	[cm ²]	Real 11.78	11.78	11.78	11.78	11.78	11.78
		Nec 9.19	9.91	7.58	7.57	9.92	9.18
Área Transv.	[cm ^{2/m}]	Real 5.82	3.59	6.70	6.70	3.59	5.82
		Nec 5.28	3.55	5.94	5.96	3.55	5.23
F. Sobrecarga		5.79 mm, L/1313 (L: 7.60 m)			5.82 mm, L/1307 (L: 7.60 m)		
F. Activa		11.36 mm, L/669 (L: 7.60 m)			11.43 mm, L/665 (L: 7.60 m)		
F. A plazo infinito		10.75 mm, L/707 (L: 7.60 m)			10.80 mm, L/704 (L: 7.60 m)		

2.21.- Pórtico 21



Pórtico 21		Tramo: P31-P49			Tramo: P49-P32		
Sección		40x60			40x60		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín.	[kN·m]	-125.92	--	-292.13	-291.89	--	-125.98
x	[m]	0.00	--	7.60	0.00	--	7.60
Momento máx.	[kN·m]	187.61	225.50	140.95	141.26	225.83	188.15
x	[m]	2.40	3.45	5.20	2.40	4.15	5.20
Cortante mín.	[kN]	--	-98.42	-224.93	--	-59.52	-185.97
x	[m]	--	4.85	7.60	--	4.85	7.60

2.22.- Pórtico 22



Pórtico 22		Tramo: P33-P50			Tramo: P50-P34		
Sección		40x60			40x60		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín.	[kN·m]	-124.21	--	-295.43	-293.98	--	-125.12
x	[m]	0.00	--	7.60	0.00	--	7.60
Momento máx.	[kN·m]	190.91	228.48	142.51	142.14	227.09	189.23
x	[m]	2.40	3.45	5.20	2.40	4.15	5.20
Cortante mín.	[kN]	--	-99.83	-226.84	--	-59.77	-186.10

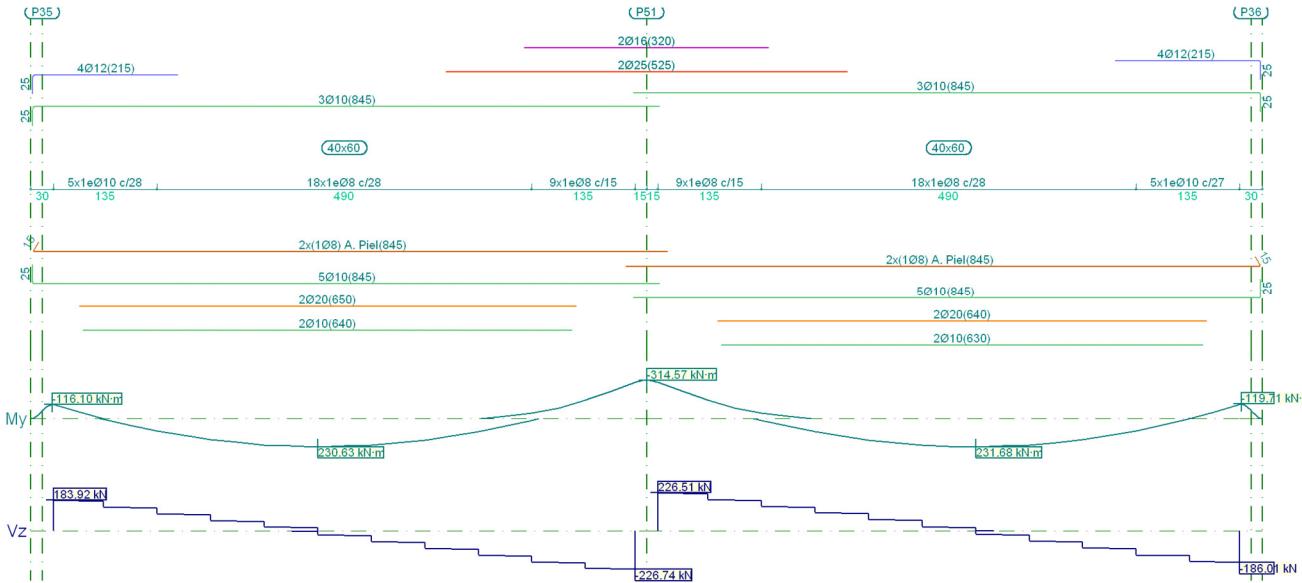
T.F.G: Diseño de la estructura de un edificio del Centro Socio Cultural del barrio del Cabañal (GIOP).

Anejo N.3 Cálculo Estructural.

Pórtico 22		Tramo: P33-P50			Tramo: P50-P34		
Sección		40x60			40x60		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
x	[m]	--	4.85	7.60	--	4.85	7.60
Cortante máx.	[kN]	186.60	59.66	--	225.97	98.96	--
x	[m]	0.00	2.75	--	0.00	2.75	--
Torsor mín.	[kN]	--	--	--	--	--	--
x	[m]	--	--	--	--	--	--
Torsor máx.	[kN]	--	--	--	--	--	--
x	[m]	--	--	--	--	--	--
Área Sup.	[cm ²]	Real 6.88	2.36	16.20	16.20	2.36	6.88
		Nec. .	6.72	0.00	13.89	13.89	0.00
		Real 11.78	11.78	11.78	11.78	11.78	11.78
Área Inf.	[cm ²]	Nec. .	9.23	9.96	7.60	7.57	9.90
		Real 5.82	3.59	6.70	6.70	3.59	5.82
		Nec. .	5.25	3.55	6.06	6.02	3.55
Área Transv.	[cm ² /m]	Real 5.82	3.59	6.70	6.70	3.59	5.82
F. Sobrecarga		5.97 mm, L/1274 (L: 7.60 m)			5.90 mm, L/1288 (L: 7.60 m)		
F. Activa		11.71 mm, L/649 (L: 7.60 m)			11.56 mm, L/657 (L: 7.60 m)		
F. A plazo infinito		11.06 mm, L/687 (L: 7.60 m)			10.90 mm, L/697 (L: 7.60 m)		

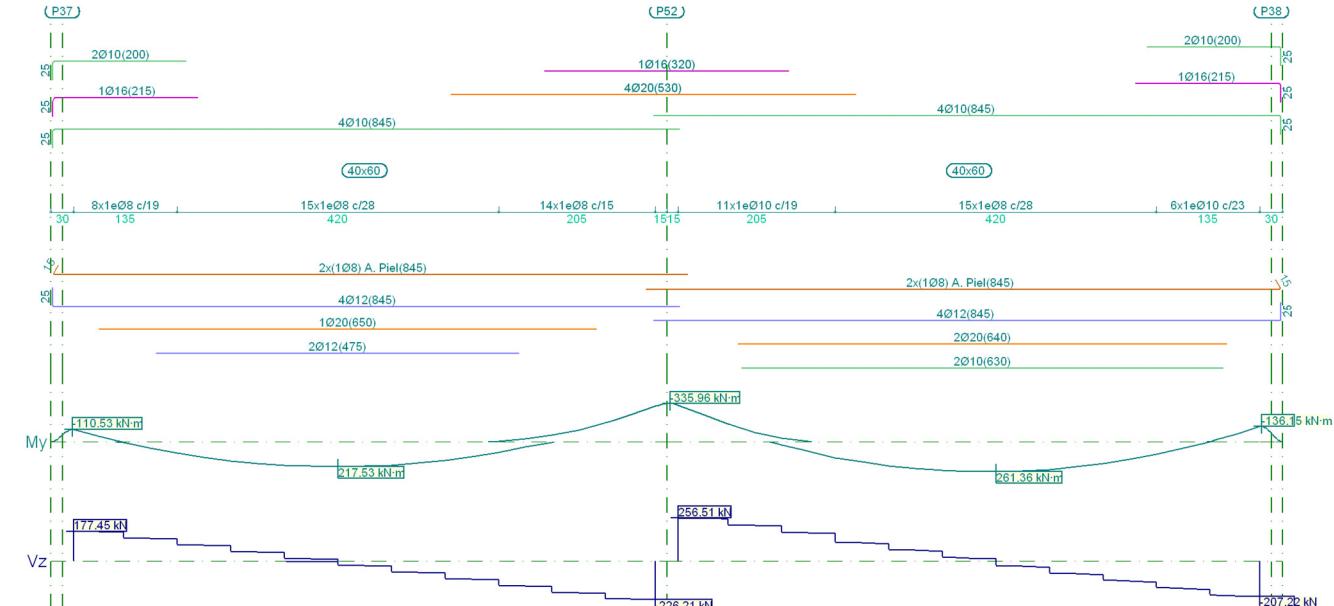
Pórtico 23		Tramo: P35-P51			Tramo: P51-P36		
Sección		40x60			40x60		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín.	[kN·m]	-114.37	--	-298.49	-296.65	--	-118.00
x	[m]	0.00	--	7.60	0.00	--	7.60
Momento máx.	[kN·m]	194.84	230.63	142.08	143.32	231.68	195.35
x	[m]	2.40	3.45	5.20	2.40	4.15	5.20

2.23.- Pórtico 23



Pórtico 23		Tramo: P35-P51			Tramo: P51-P36		
Sección		40x60			40x60		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín.	[kN·m]	-114.37	--	-298.49	-296.65	--	-118.00
x	[m]	0.00	--	7.60	0.00	--	7.60
Momento máx.	[kN·m]	194.84	230.63	142.08	143.32	231.68	195.35
x	[m]	2.40	3.45	5.20	2.40	4.15	5.20

2.24.- Pórtico 24



Pórtico 24		Tramo: P37-P52			Tramo: P52-P38		
Sección		40x60			40x60		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín.	[kN·m]	-108.84	--	-311.74	-322.04	--	-134.28
x	[m]	0.00	--	7.60	0.00	--	7.60

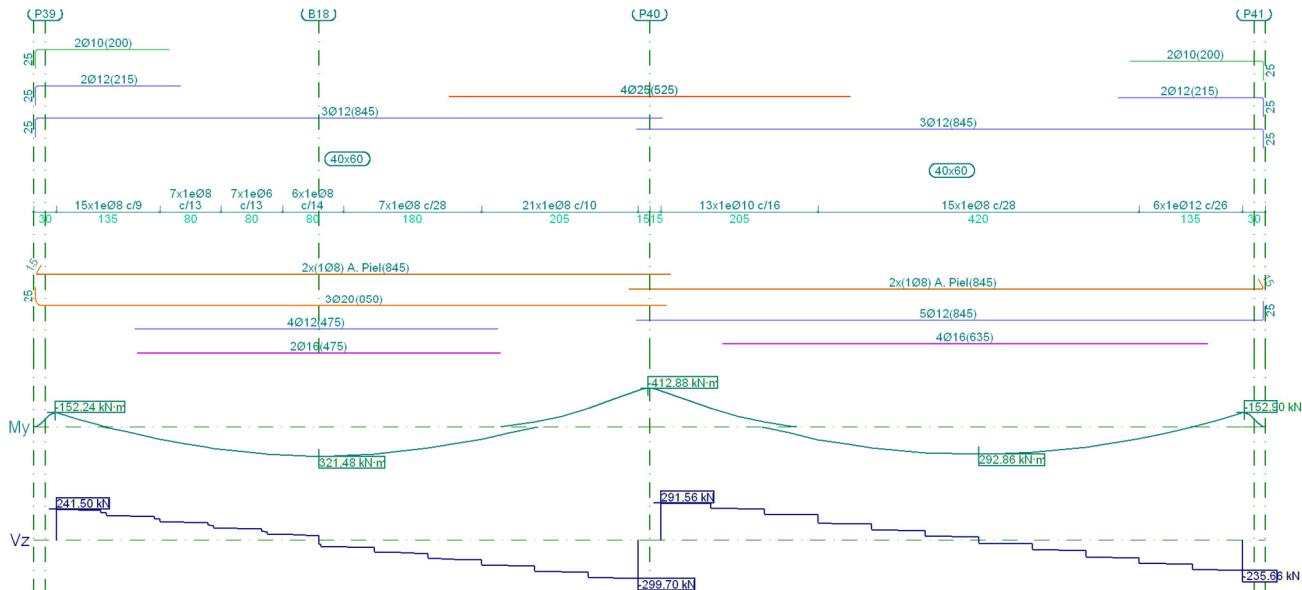
T.F.G: Diseño de la estructura de un edificio del Centro Socio Cultural del barrio del Cabañal (GIOP).

Anejo N.3 Cálculo Estructural.

Pórtico 24		Tramo: P37-P52			Tramo: P52-P38		
Sección		40x60			40x60		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento máx. x	[kN·m]	186.39	217.53	128.75	175.20	261.36	216.09
	[m]	2.40	3.45	5.20	2.40	4.15	5.20
Cortante mín. x	[kN]	--	-101.02	-226.21	--	-67.77	-207.22
	[m]	--	4.85	7.60	--	4.85	7.60
Cortante máx. x	[kN]	177.45	52.83	--	256.51	103.45	--
	[m]	0.00	2.75	--	0.00	2.75	--
Torsor mín. x	[kN]	--	--	--	--	--	--
	[m]	--	--	--	--	--	--
Torsor máx. x	[kN]	--	--	--	--	--	--
	[m]	--	--	--	--	--	--
Área Sup.	[cm ²]	Real	6.72	3.14	17.72	17.72	3.14
		Nec.	6.72	0.00	14.97	15.08	0.00
Área Inf.	[cm ²]	Real	9.93	9.93	9.93	12.38	12.38
		Nec.	8.91	9.45	7.01	9.13	11.47
Área Transv.	[cm ² /m]	Real	5.29	3.59	6.70	8.27	3.59
		Nec.	4.98	3.55	5.86	7.40	3.55
F. Sobrecarga		5.39 mm, L/1410 (L: 7.60 m)			6.87 mm, L/1107 (L: 7.60 m)		
F. Activa		10.28 mm, L/739 (L: 7.60 m)			16.16 mm, L/470 (L: 7.60 m)		
F. A plazo infinito		9.57 mm, L/794 (L: 7.60 m)			15.22 mm, L/499 (L: 7.60 m)		

Pórtico 25		Tramo: P39-P40			Tramo: P40-P41			
Sección		40x60			40x60			
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
x	[m]	0.00	--	7.60	0.00	--	7.60	
Momento máx.	[kN·m]	260.69	321.51	181.28	181.73	292.86	249.03	
x	[m]	2.36	3.43	5.20	2.40	4.15	5.20	
Cortante mín.	[kN]	--	-140.94	-299.70	--	-72.08	-235.66	
x	[m]	--	4.85	7.60	--	4.85	7.60	
Cortante máx.	[kN]	241.50	86.92	--	291.56	125.10	--	
x	[m]	0.00	2.68	--	0.00	2.75	--	
Torsor mín.	[kN]	-20.56	-36.22	--	--	--	--	
x	[m]	1.98	3.43	--	--	--	--	
Torsor máx.	[kN]	3.51	2.82	--	--	--	--	
x	[m]	0.00	2.75	--	--	--	--	
Área Sup.	[cm ²]	Real	7.23	3.39	23.03	23.03	3.39	
		Nec.	6.72	2.56	18.91	18.99	0.00	
Área Inf.	[cm ²]	Real	17.97	17.97	17.97	13.70	13.70	
		Nec.	12.93	16.87	9.95	9.76	12.92	
Área Transv.	[cm ² /m]	Real	11.17	7.18	10.05	9.82	3.59	
		Nec.	9.85	6.74	8.95	8.74	3.55	
F. Sobrecarga		4.77 mm, L/1595 (L: 7.60 m)			6.66 mm, L/1142 (L: 7.60 m)			
F. Activa		16.31 mm, L/466 (L: 7.60 m)			17.15 mm, L/443 (L: 7.60 m)			
F. A plazo infinito		16.68 mm, L/456 (L: 7.60 m)			16.13 mm, L/471 (L: 7.60 m)			

2.25.- Pórtico 25

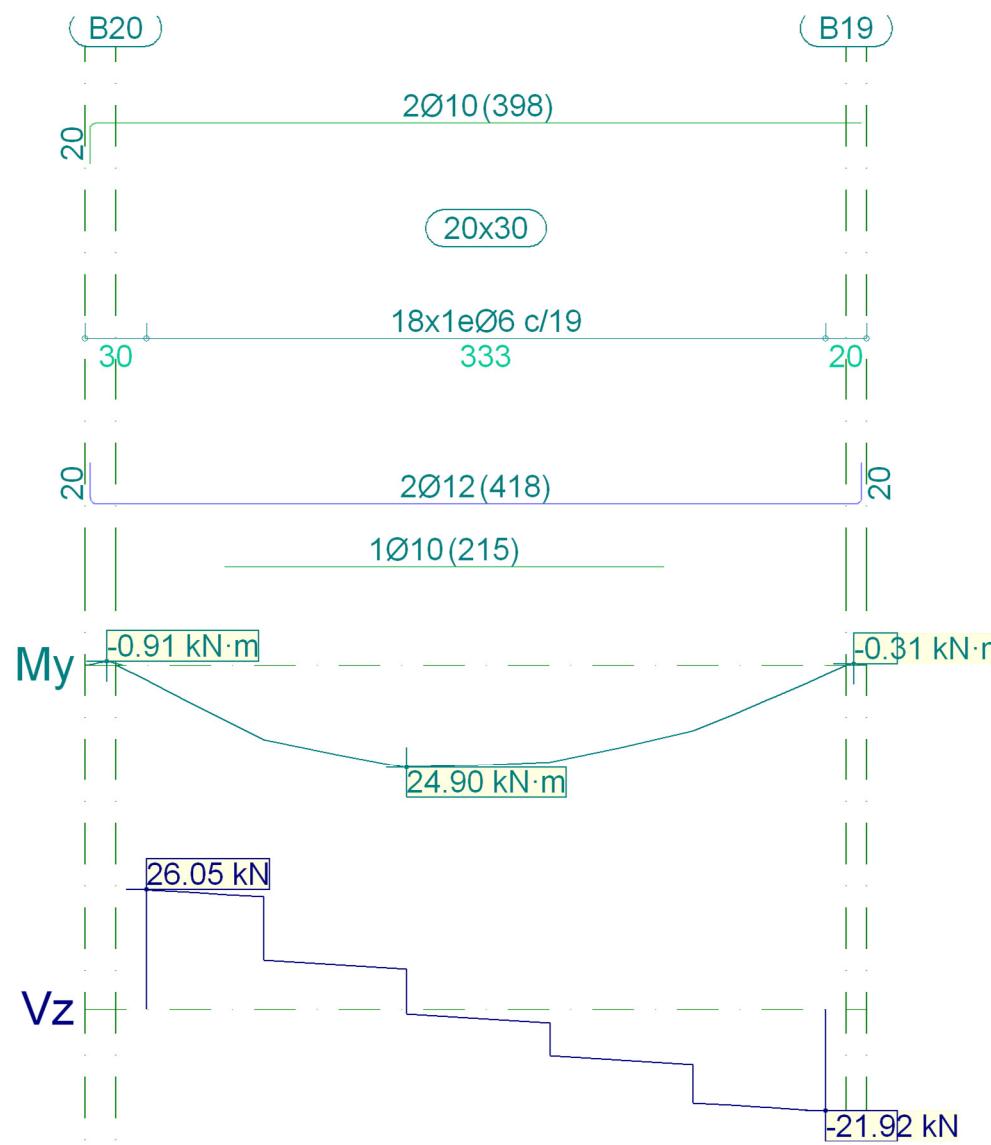


Pórtico 25		Tramo: P39-P40			Tramo: P40-P41		
Sección		40x60			40x60		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín.	[kN·m]	-150.01	--	-393.01	-388.20	--	-150.74

T.F.G: Diseño de la estructura de un edificio del Centro Socio Cultural del barrio del Cabañal (GIOP).

Anejo N.3 Cálculo Estructural.

2.26.- Pórtico 26



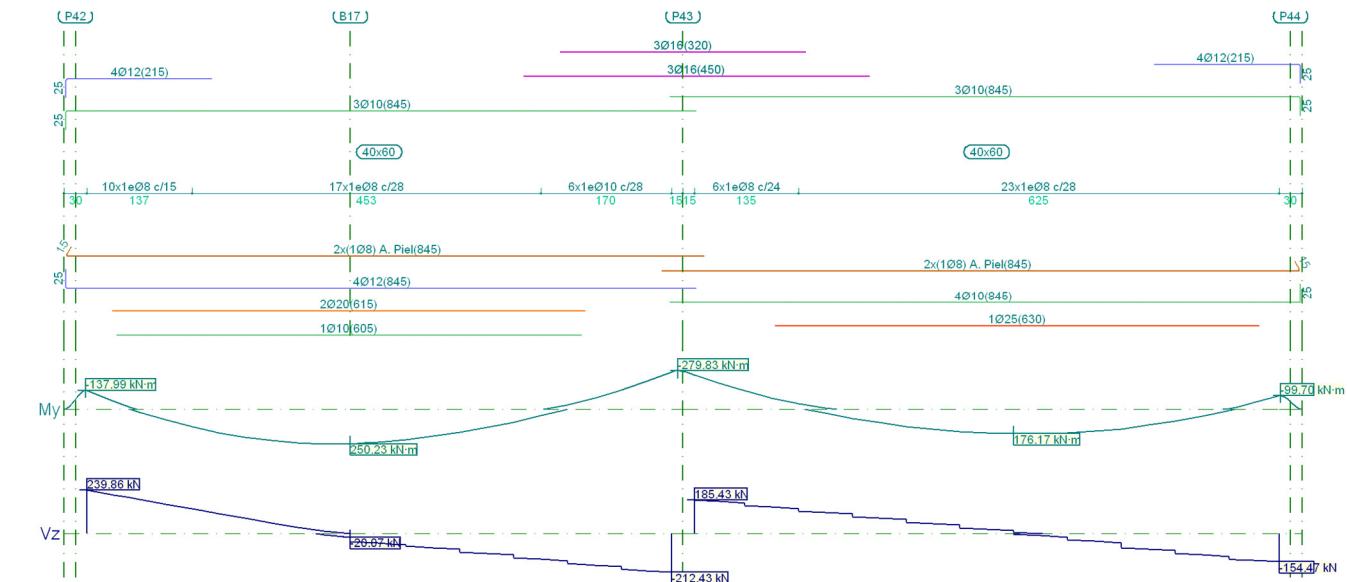
Pórtico 26		Tramo: B20-B19		
Sección		20x30		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín. x	[kN·m]	--	--	--
x [m]		--	--	--
Momento máx. x	[kN·m]	21.63	24.90	19.92
x [m]		0.93	1.28	2.33
Cortante mín. x	[kN]	--	-9.98	-21.92
x [m]		--	1.98	3.33
Cortante máx. x	[kN]	26.05	8.85	--
x [m]		0.00	1.28	--
Torsor mín. x	[kN]	--	--	--
x [m]		--	--	--
Torsor máx. x	[kN]	--	--	--
x [m]		--	--	--

Pórtico 26

Tramo: B20-B19

Sección		20x30		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L
Área Sup. [cm ²]	Real	1.57	1.57	1.57
Nec.		0.00	0.00	0.00
Área Inf. [cm ²]	Real	3.05	3.05	2.92
Nec.		1.99	2.30	1.83
Área Transv. [cm ² /m]	Real	2.98	2.98	2.98
Nec.		1.78	1.78	1.78
F. Sobrecarga		2.09 mm, L/1588 (L: 3.33 m)		
F. Activa		4.47 mm, L/744 (L: 3.33 m)		
F. A plazo infinito		5.17 mm, L/644 (L: 3.33 m)		

2.27.- Pórtico 27



Pórtico 27

Tramo: P42-P43

Sección		40x60			40x60		
Zona		1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L
Momento mín. x	[kN·m]	-135.57	--	-272.07	-249.60	--	-98.30
x [m]		0.00	--	7.60	0.00	--	7.60
Momento máx. x	[kN·m]	226.66	250.23	131.64	96.02	176.17	157.21
x [m]		2.40	3.43	5.20	2.40	4.15	5.20
Cortante mín. x	[kN]	--	-100.17	-212.43	--	-33.23	-154.47
x [m]		--	4.85	7.60	--	4.85	7.60
Cortante máx. x	[kN]	239.86	35.42	--	185.43	78.33	--
x [m]		0.00	2.74	--	0.00	2.75	--
Torsor mín. x	[kN]	--	--	--	-2.17	--	--
x [m]		--	--	--	0.00	--	--
Torsor máx. x	[kN]	--	3.40	2.54	--	--	2.36
x [m]		--	3.43	6.95	--	--	6.95
Área Sup. [cm ²]	Real	6.88	2.36	14.42	14.42	2.36	6.88

T.F.G: Diseño de la estructura de un edificio del Centro Socio Cultural del barrio del Cabañal (GIOP).

Anejo N.3 Cálculo Estructural.

Pórtico 27			Tramo: P42-P43			Tramo: P43-P44			
Sección			40x60			40x60			
Zona			1/3L	2/3L	3/3L	1/3L	2/3L	3/3L	
Área Inf.	[cm ²]	Nec.	6.72	0.00	12.37	12.12	0.00	6.72	
		Real	11.59	11.59	11.59	8.05	8.05	8.05	
Área Transv.	[cm ² /m]	Nec.	10.61	10.96	7.22	6.72	7.63	7.35	
		Real	6.70	3.59	5.61	4.19	3.59	3.59	
F. Sobrecarga			3.24 mm, L/2348 (L: 7.60 m)			2.67 mm, L/2842 (L: 7.60 m)			
F. Activa			14.89 mm, L/510 (L: 7.60 m)			7.25 mm, L/1048 (L: 7.60 m)			
F. A plazo infinito			16.13 mm, L/471 (L: 7.60 m)			7.14 mm, L/1065 (L: 7.60 m)			

2.1.3.- Tramos

2.1.3.1.- Tramo 1

2.1.3.1.1.- Geometría

- Planta final: Planta 3
- Planta inicial: P.B
- Tramos consecutivos iguales: 3
- Espesor: 0.25 m
- Huella: 0.280 m
- Contrahuella: 0.200 m
- Nº de escalones: 20
- Desnivel que salva: 4.00 m
- Apoyo de las mesetas: Muro de fábrica (Ancho: 0.20 m)

6.4. ESCALERAS

1.- DATOS GENERALES

- Hormigón: HA-30, $Y_c=1.5$
- Acero: B 500 S, $Y_s=1.15$
- Recubrimiento geométrico: 2.5 cm

2.- NÚCLEOS DE ESCALERA

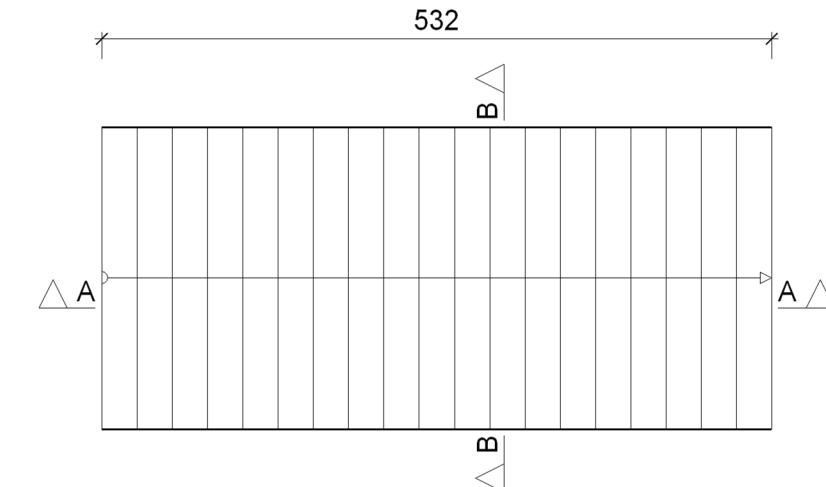
2.1.- Escalera 1

2.1.1.- Geometría

- Ámbito: 2.400 m
- Huella: 0.280 m
- Contrahuella: 0.200 m
- Peldañoado: Realizado con ladrillo

2.1.2.- Cargas

- Peso propio: 6.13 kN/m²
- Peldañoado: 1.28 kN/m²
- Barandillas: 0.50 kN/m
- Solado: 0.80 kN/m²
- Sobrecarga de uso: 3.00 kN/m²



2.1.3.1.2.- Resultados

Armadura			
Sección	Tipo	Superior	Inferior
A-A	Longitudinal	Ø8c/20	Ø16c/20
B-B	Transversal	Ø8c/20	Ø8c/20

Reacciones (kN/m)			
Posición	Peso propio	Cargas muertas	Sobrecarga de uso
Arranque	20.0	8.4	8.0
Entrega	20.0	8.4	8.0

2.1.3.1.3.- Medición

Medición						
Sección	Cara	Diámetro	Número	Longitud (m)	Total (m)	Peso (kg)
A-A	Superior	Ø8	13	8.12	105.56	41.7
A-A	Inferior	Ø16	13	8.29	107.77	170.1

T.F.G: Diseño de la estructura de un edificio del Centro Socio Cultural del barrio del Cabañal (GIOP).

Anejo N.3 Cálculo Estructural.

Medición						
Sección	Cara	Diámetro	Número	Longitud (m)	Total (m)	Peso (kg)
B-B	Superior	Ø8	34	2.64	89.76	35.4
B-B	Inferior	Ø8	33	2.64	87.12	34.4
				Total + 10 %	309.7	

- Volumen de hormigón: 3.92 m³
- Superficie: 15.7 m²
- Cuantía volumétrica: 79.0 kg/m³
- Cuantía superficial: 19.7 kg/m²

2.1.3.1.4.- Esfuerzos

- N: Axil (kN)
- M: Flector (kN·m)
- V: Cortante (kN·m)

Hipótesis								
Sección	Hipótesis	Esfuerzos	Posiciones					
			0.000 m	1.090 m	2.179 m	3.269 m	4.359 m	5.448 m
A-A	Peso propio	N	13.958	8.387	4.074	-0.000	-4.074	-8.387
		M	-1.398	-14.589	-23.154	-27.415	-23.154	-14.589
		V	12.750	8.968	5.271	0.000	-5.271	-8.968
	Cargas muertas	N	5.869	3.526	1.713	-0.000	-1.713	-3.526
		M	-0.588	-6.134	-9.735	-11.527	-9.735	-6.134
		V	5.361	3.771	2.216	0.000	-2.216	-3.771
	Sobrecarga de uso	N	5.558	3.339	1.622	-0.000	-1.622	-3.339
		M	-0.557	-5.809	-9.219	-10.916	-9.219	-5.809
		V	5.077	3.571	2.099	0.000	-2.099	-3.571

Combinaciones								
Sección	Combinación	Esfuerzos	Posiciones					
			0.000 m	1.090 m	2.179 m	3.269 m	4.359 m	5.448 m
A-A	PP+CM	N	19.827	11.913	5.787	-0.000	-5.787	-11.913
		M	-1.986	-20.723	-32.890	-38.943	-32.890	-20.723
		V	18.111	12.739	7.487	0.000	-7.487	-12.739
	1.35·PP+1.35·CM	N	26.766	16.082	7.812	-0.000	-7.812	-16.082
		M	-2.681	-27.976	-44.401	-52.572	-44.401	-27.976
		V	24.450	17.198	10.107	0.000	-10.107	-17.198
	PP+CM+1.5·Qa	N	28.163	16.922	8.220	-0.000	-8.220	-16.922
		M	-2.820	-29.436	-46.718	-55.316	-46.718	-29.436
		V	25.726	18.095	10.635	0.000	-10.635	-18.095
	1.35·PP+1.35·CM+1.5·Qa	N	35.103	21.091	10.245	-0.000	-10.245	-21.091
		M	-3.515	-36.689	-58.229	-68.946	-58.229	-36.689
		V	32.065	22.554	13.255	0.000	-13.255	-22.554

2.2.- Escalera 2

2.2.1.- Geometría

- Ámbito: 1.500 m
- Huella: 0.290 m
- Contrahuella: 0.180 m
- Peldañoado: Realizado con ladrillo

2.2.2.- Cargas

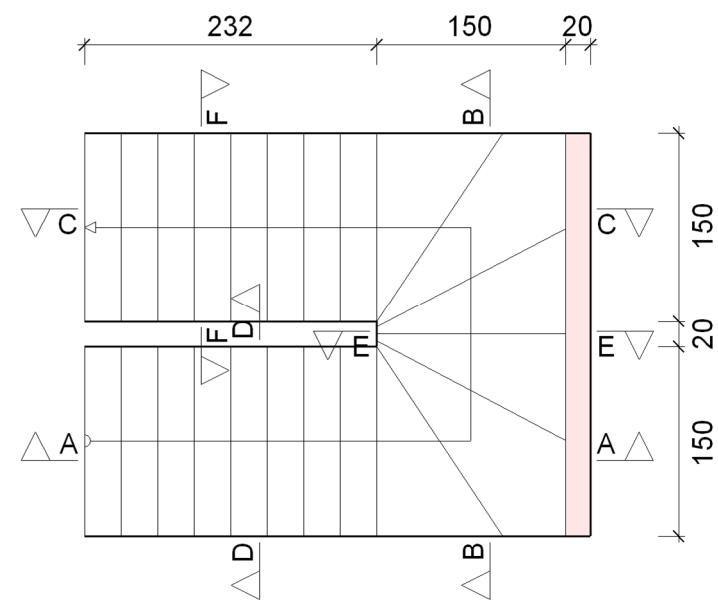
- Peso propio: 4.91 kN/m²
- Peldañoado: 1.20 kN/m²
- Barandillas: 1.00 kN/m
- Solado: 0.80 kN/m²
- Sobrecarga de uso: 3.00 kN/m²

2.2.3.- Tramos

2.2.3.1.- Tramo 1

2.2.3.1.1.- Geometría

- Planta final: Planta 3
- Planta inicial: P.B
- Tramos consecutivos iguales: 3
- Espesor: 0.20 m
- Huella: 0.290 m
- Contrahuella: 0.180 m
- Nº de escalones: 23
- Desnivel que salva: 4.14 m
- Apoyo de las mesetas: Muro de fábrica (Ancho: 0.20 m)



Medición						
Sección	Cara	Diámetro	Número	Longitud (m)	Total (m)	Peso (kg)
E-E	Superior	Ø8	1	1.89	1.89	0.7
E-E	Inferior	Ø10	2	1.89	3.78	2.3
F-F	Superior	Ø8	21	1.73	36.33	14.3
F-F	Inferior	Ø8	20	1.73	34.60	13.7
					Total + 10 %	311.5

- Volumen de hormigón: 3.00 m³
- Superficie: 15.7 m²
- Cuantía volumétrica: 104.0 kg/m³
- Cuantía superficial: 19.9 kg/m²

2.2.3.1.4.- Esfuerzos

- N: Axil (kN)
- M: Flector (kN·m)
- V: Cortante (kN·m)

2.2.3.1.2.- Resultados

Armadura				
Sección	Tipo	Superior	Inferior	
A-A	Longitudinal	Ø8c/20	Ø10c/10	
B-B	Longitudinal	Ø8c/20	Ø10c/10	
C-C	Longitudinal	Ø8c/20	Ø10c/10	
D-D	Transversal	Ø8c/20	Ø8c/20	
E-E	Transversal	Ø8c/20	Ø10c/10	
F-F	Transversal	Ø8c/20	Ø8c/20	

Reacciones (kN/m)			
Posición	Peso propio	Cargas muertas	Sobrecarga de uso
Arranque	15.2	5.2	5.5
Meseta	26.5	5.1	6.2
Entrega	13.2	4.2	4.6

Hipótesis								
Sección	Hipótesis	Esfuerzos	Posiciones					
			0.000 m	0.705 m	1.410 m	2.115 m	2.820 m	3.525 m
A-A	Peso propio	N	10.062	6.753	4.815	3.354	0.676	-0.336
		M	-0.518	-8.022	-13.861	-17.586	-18.109	-11.256
		V	10.283	9.443	5.382	5.038	-8.779	-12.240
	Cargas muertas	N	1.408	-0.287	-1.411	-2.260	-2.137	-0.763
		M	-0.245	-3.407	-5.539	-6.452	-6.205	-3.313
		V	4.620	3.778	1.717	0.849	-4.620	-4.223
	Sobrecarga de uso	N	2.435	0.880	-0.121	-0.866	-1.140	-0.494
		M	-0.230	-3.305	-5.480	-6.571	-6.477	-3.775
		V	4.407	3.736	1.844	1.219	-3.915	-4.408

2.2.3.1.3.- Medición

Medición						
Sección	Cara	Diámetro	Número	Longitud (m)	Total (m)	Peso (kg)
A-A	Superior	Ø8	9	5.41	48.69	19.2
A-A	Inferior	Ø10	16	4.11	65.76	40.5
A-A	Inferior	Ø10	16	2.14	34.24	21.1
B-B	Superior	Ø8	10	3.42	34.20	13.5
B-B	Inferior	Ø10	18	3.42	61.56	38.0
C-C	Superior	Ø8	9	2.41	21.69	8.6
C-C	Superior	Ø8	9	4.70	42.30	16.7
C-C	Inferior	Ø10	16	3.52	56.32	34.7
C-C	Inferior	Ø10	16	3.92	62.72	38.7
D-D	Superior	Ø8	15	1.73	25.95	10.2
D-D	Inferior	Ø8	16	1.73	27.68	10.9

Sección	Combinación	Esfuerzos	Posiciones					
			0.000 m	0.705 m	1.410 m	2.115 m	2.820 m	3.525 m
A-A	PP+CM	N	11.470	6.466	3.403	1.094	-1.460	-1.100
		M	-0.763	-11.429	-19.400	-24.038	-24.314	-14.570
		V	14.904	13.221	7.099	5.887	-13.399	-16.463
	1.35·PP+1.35·CM	N	15.484	8.730	4.594	1.477	-1.971	-1.484
	PP+CM+1.5·Qa	M	-1.029	-15.429	-26.190	-32.452	-32.824	-19.669
		V	20.120	17.849	9.584	7.947	-18.089	-22.225
		N	15.122	7.786	3.222	-0.205	-3.170	-1.841
	1.35·PP+1.35·CM+1.5·Qa	M	-1.107	-16.387	-27.621	-33.895	-34.029	-20.232
		V	21.514	18.826	9.865	7.715	-19.271	-23.075
		N	19.136	10.049	4.413	0.178	-3.681	-2.225

T.F.G: Diseño de la estructura de un edificio del Centro Socio Cultural del barrio del Cabañal (GIOP).

Anejo N.3 Cálculo Estructural.

Hipótesis									
Sección	Hipótesis	Esfuerzos	Posiciones						
			0.000 m	0.533 m	1.067 m	1.600 m	2.133 m	2.667 m	3.200 m
B-B	Peso propio	N	0.998	-0.885	-1.342	-0.021	-0.188	-0.315	-0.136
		M	-0.300	-1.423	-1.860	-1.311	-1.497	-1.119	-0.275
		V	2.563	0.629	-0.526	-5.859	-0.007	-1.095	-2.181
	Cargas muertas	N	0.296	-0.004	0.278	0.156	-0.633	-0.559	-0.257
		M	-0.056	-0.389	-0.603	-0.534	-0.559	-0.385	-0.052
		V	0.897	0.482	0.137	-1.002	-0.063	-0.552	-0.962
	Sobrecarga de uso	N	0.335	-0.125	-0.006	0.152	-0.383	-0.368	-0.175
		M	-0.085	-0.463	-0.666	-0.532	-0.569	-0.408	-0.079
		V	0.952	0.421	0.005	-1.340	-0.058	-0.482	-0.884

		Combinaciones							
Sección	Combinación	Esfuerzos	Posiciones						
			0.000 m	0.855 m	1.710 m	2.565 m	3.420 m	4.275 m	5.131 m
	1.35·PP+1.35·CM	V	-24.768	-11.382	-4.579	5.092	3.931	9.595	13.010
		N	-0.043	2.446	8.566	-1.603	-1.652	-5.746	-12.787
		M	-1.194	-19.825	-27.108	-25.795	-22.935	-14.603	-0.914
	PP+CM+1.5·Qa	V	-33.437	-15.366	-6.182	6.875	5.307	12.953	17.563
		N	-0.055	3.060	9.980	0.377	-0.026	-4.570	-12.231
		M	-1.224	-20.643	-28.522	-26.421	-23.971	-15.444	-0.983
	1.35·PP+1.35·CM+1.5·Qa	V	-34.316	-16.404	-7.745	6.211	5.155	13.561	18.765
		N	-0.066	3.694	12.201	-0.039	-0.455	-6.059	-15.546
		M	-1.533	-25.783	-35.550	-33.108	-29.918	-19.230	-1.220
		V	-42.985	-20.388	-9.348	7.994	6.530	16.919	23.319

Combinaciones									
Sección	Combinación	Esfuerzos	Posiciones						
			0.000 m	0.533 m	1.067 m	1.600 m	2.133 m	2.667 m	3.200 m
B-B	PP+CM	N	1.293	-0.889	-1.064	0.135	-0.820	-0.874	-0.393
		M	-0.356	-1.812	-2.464	-1.845	-2.056	-1.504	-0.327
		V	3.460	1.110	-0.389	-6.862	-0.070	-1.647	-3.143
	1.35·PP+1.35·CM	N	1.746	-1.200	-1.436	0.183	-1.107	-1.179	-0.531
		M	-0.480	-2.446	-3.326	-2.490	-2.776	-2.031	-0.442
		V	4.671	1.499	-0.525	-9.263	-0.095	-2.224	-4.243
	PP+CM+1.5·Qa	N	1.797	-1.076	-1.073	0.364	-1.395	-1.426	-0.656
		M	-0.483	-2.507	-3.463	-2.642	-2.910	-2.116	-0.446
		V	4.889	1.742	-0.381	-8.872	-0.158	-2.370	-4.469
	1.35·PP+1.35·CM+1.5·Qa	N	2.249	-1.387	-1.445	0.411	-1.682	-1.731	-0.793
		M	-0.608	-3.141	-4.326	-3.288	-3.629	-2.643	-0.560
		V	6.100	2.130	-0.517	-11.273	-0.182	-2.946	-5.569

Hipótesis									
Sección	Hipótesis	Esfuerzos	Posiciones						
			0.000 m	0.855 m	1.710 m	2.565 m	3.420 m	4.275 m	5.131 m
C-C	Peso propio	N	-0.008	0.615	2.517	-3.782	-3.382	-5.270	-8.703
		M	-0.699	-11.009	-14.253	-14.664	-12.430	-7.684	-0.461
		V	-19.500	-7.741	-1.425	4.960	3.371	6.991	9.003
	Cargas muertas	N	-0.024	1.197	3.828	2.594	2.159	1.014	-0.769
		M	-0.186	-3.676	-5.828	-4.444	-4.559	-3.133	-0.216
		V	-5.268	-3.641	-3.154	0.133	0.560	2.604	4.006
	Sobrecarga de uso	N	-0.015	0.832	2.423	1.043	0.798	-0.209	-1.839
		M	-0.227	-3.972	-5.628	-4.875	-4.655	-3.085	-0.204
		V	-6.365	-3.348	-2.111	0.746	0.816	2.644	3.837

T.F.G: Diseño de la estructura de un edificio del Centro Socio Cultural del barrio del Cabañal (GIOP).

Anejo N.3 Cálculo Estructural

6.5 LISTADO DE COMBINACIONES

■ Nombres de las hipótesis

- PP Peso propio
- CM Cargas muertas
- Qa (C) Sobrecarga (Uso C. Zonas de acceso al público)
- Qa (G2) Sobrecarga (Uso G2. Cubiertas accesibles únicamente para mantenimiento)
- Qa (1) (C) Qa (1) (Uso C. Zonas de acceso al público)
- Qa (2) (C) Qa (2) (Uso C. Zonas de acceso al público)
- Qa (3) (C) Qa (3) (Uso C. Zonas de acceso al público)
- Qa (1) (G2) Qa (1) (Uso G2. Cubiertas accesibles únicamente para mantenimiento)
- Qa (2) (G2) Qa (2) (Uso G2. Cubiertas accesibles únicamente para mantenimiento)
- Qa (3) (G2) Qa (3) (Uso G2. Cubiertas accesibles únicamente para mantenimiento)

■ Categorías de uso

- C. Zonas de acceso al público
- G2. Cubiertas accesibles únicamente para mantenimiento

■ E.L.U. de rotura. Hormigón

- CTE
- Cota de nieve: Altitud inferior o igual a 1000 m

■ E.L.U. de rotura. Aluminio

- EC
- Nieve: Altitud inferior o igual a 1000 m

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
1	1.000	1.000								
2	1.350	1.350								
3	1.000	1.000	1.500							
4	1.350	1.350	1.500							
5	1.000	1.000		1.500						
6	1.350	1.350		1.500						
7	1.000	1.000	1.500		1.500					
8	1.350	1.350	1.500		1.500					
9	1.000	1.000			1.500					
10	1.350	1.350			1.500					
11	1.000	1.000	1.500			1.500				
12	1.350	1.350	1.500			1.500				
13	1.000	1.000			1.500	1.500				
14	1.350	1.350			1.500	1.500				
15	1.000	1.000	1.500			1.500	1.500			
16	1.350	1.350	1.500			1.500	1.500			
17	1.000	1.000				1.500				
18	1.350	1.350				1.500				
19	1.000	1.000	1.500				1.500			
20	1.350	1.350	1.500				1.500			
21	1.000	1.000			1.500		1.500			
22	1.350	1.350			1.500		1.500			
23	1.000	1.000	1.500			1.500		1.500		
24	1.350	1.350	1.500			1.500		1.500		

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
25	1.000	1.000						1.500	1.500	
26	1.350	1.350						1.500	1.500	
27	1.000	1.000		1.500				1.500	1.500	
28	1.350	1.350		1.500				1.500	1.500	
29	1.000	1.000					1.500	1.500	1.500	
30	1.350	1.350					1.500	1.500	1.500	
31	1.000	1.000		1.500			1.500	1.500	1.500	
32	1.350	1.350		1.500			1.500	1.500	1.500	
33	1.000	1.000				1.500				
34	1.350	1.350				1.500				
35	1.000	1.000		1.050		1.500				
36	1.350	1.350		1.050		1.500				
37	1.000	1.000				1.500	1.050			
38	1.350	1.350				1.500	1.050			
39	1.000	1.000		1.050		1.500	1.050			
40	1.350	1.350		1.050		1.500	1.050			
41	1.000	1.000				1.500		1.050		
42	1.350	1.350				1.500		1.050		
43	1.000	1.000		1.050		1.500		1.050		
44	1.350	1.350		1.050		1.500		1.050		
45	1.000	1.000				1.500	1.050	1.050		
46	1.350	1.350				1.500	1.050	1.050		
47	1.000	1.000		1.050		1.500	1.050	1.050		
48	1.350	1.350		1.050		1.500	1.050	1.050		
49	1.000	1.000				1.500			1.050	
50	1.350	1.350				1.500			1.050	
51	1.000	1.000		1.050		1.500				1.050
52	1.350	1.350		1.050		1.500				1.050
53	1.000	1.000				1.500	1.050		1.050	
54	1.350	1.350				1.500	1.050		1.050	
55	1.000	1.000		1.050		1.500	1.050		1.050	
56	1.350	1.350		1.050		1.500	1.050		1.050	
57	1.000	1.000				1.500		1.050	1.050	
58	1.350	1.350				1.500		1.050	1.050	
59	1.000	1.000		1.050		1.500		1.050	1.050	
60	1.350	1.350		1.050		1.500		1.050	1.050	
61	1.000	1.000				1.500	1.050	1.050	1.050	
62	1.350	1.350				1.500	1.050	1.050	1.050	
63	1.000	1.000		1.050		1.500	1.050	1.050	1.050	
64	1.350	1.350		1.050		1.500	1.050	1.050	1.050	
65	1.000	1.000							1.500	
66	1.350	1.350							1.500	
67	1.000	1.000		1.050					1.500	
68	1.350	1.350		1.050					1.500	
69	1.000	1.000				1.050			1.500	
70	1.350	1.350				1.050			1.500	
71	1.000	1.000		1.050		1.050			1.500	
72	1.350	1.350		1.050		1.050			1.500	
73	1.000	1.000				1.050		1.050	1.500	

T.F.G: Diseño de la estructura de un edificio del Centro Socio Cultural del barrio del Cabañal (GIOP).

Anejo N.3 Cálculo Estructural.



Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
74	1.350	1.350				1.050		1.500		
75	1.000	1.000	1.050			1.050		1.500		
76	1.350	1.350	1.050			1.050		1.500		
77	1.000	1.000			1.050	1.050		1.500		
78	1.350	1.350			1.050	1.050		1.500		
79	1.000	1.000	1.050		1.050	1.050		1.500		
80	1.350	1.350	1.050		1.050	1.050		1.500		
81	1.000	1.000				1.050	1.500			
82	1.350	1.350				1.050	1.500			
83	1.000	1.000	1.050			1.050	1.500			
84	1.350	1.350	1.050				1.050	1.500		
85	1.000	1.000			1.050		1.050	1.500		
86	1.350	1.350			1.050		1.050	1.500		
87	1.000	1.000	1.050		1.050		1.050	1.500		
88	1.350	1.350	1.050		1.050		1.050	1.500		
89	1.000	1.000				1.050	1.050	1.500		
90	1.350	1.350				1.050	1.050	1.500		
91	1.000	1.000	1.050			1.050	1.050	1.500		
92	1.350	1.350	1.050			1.050	1.050	1.500		
93	1.000	1.000			1.050	1.050	1.050	1.500		
94	1.350	1.350			1.050	1.050	1.050	1.500		
95	1.000	1.000	1.050		1.050	1.050	1.050	1.500		
96	1.350	1.350	1.050		1.050	1.050	1.050	1.500		
97	1.000	1.000		1.500				1.500		
98	1.350	1.350		1.500				1.500		
99	1.000	1.000	1.050	1.500				1.500		
100	1.350	1.350	1.050	1.500				1.500		
101	1.000	1.000		1.500	1.050			1.500		
102	1.350	1.350		1.500	1.050			1.500		
103	1.000	1.000	1.050	1.500	1.050			1.500		
104	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050			1.500		
105	1.000	1.000		1.500		1.050		1.500		
106	1.350	1.350		1.500		1.050		1.500		
107	1.000	1.000	1.050	1.500		1.050		1.500		
108	1.350	1.350	1.050	1.500		1.050		1.500		
109	1.000	1.000		1.500	1.050	1.050		1.500		
110	1.350	1.350		1.500	1.050	1.050		1.500		
111	1.000	1.000	1.050	1.500	1.050	1.050		1.500		
112	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050		1.500		
113	1.000	1.000		1.500			1.050	1.500		
114	1.350	1.350		1.500			1.050	1.500		
115	1.000	1.000	1.050	1.500			1.050	1.500		
116	1.350	1.350	1.050	1.500			1.050	1.500		
117	1.000	1.000		1.500	1.050		1.050	1.500		
118	1.350	1.350		1.500	1.050		1.050	1.500		
119	1.000	1.000	1.050	1.500	1.050		1.050	1.500		
120	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050		1.050	1.500		
121	1.000	1.000		1.500		1.050	1.050	1.500		
122	1.350	1.350		1.500		1.050	1.050	1.500		

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
123	1.000	1.000	1.050		1.500			1.050	1.050	1.500
124	1.350	1.350	1.050		1.500			1.050	1.050	1.500
125	1.000	1.000			1.500	1.050		1.050	1.050	1.500
126	1.350	1.350			1.500	1.050		1.050	1.050	1.500
127	1.000	1.000	1.050		1.500	1.050		1.050	1.050	1.500
128	1.350	1.350	1.050		1.500	1.050		1.050	1.050	1.500
129	1.000	1.000								1.500
130	1.350	1.350								1.500
131	1.000	1.000	1.050							1.500
132	1.350	1.350	1.050							1.500
133	1.000	1.000					1.050			1.500
134	1.350	1.350					1.050			1.500
135	1.000	1.000	1.050			1.050				1.500
136	1.350	1.350	1.050			1.050				1.500
137	1.000	1.000						1.050		1.500
138	1.350	1.350						1.050		1.500
139	1.000	1.000	1.050					1.050		1.500
140	1.350	1.350	1.050					1.050		1.500
141	1.000	1.000				1.050	1.050			1.500
142	1.350	1.350				1.050	1.050			1.500
143	1.000	1.000	1.050			1.050	1.050			1.500
144	1.350	1.350	1.050			1.050	1.050			1.500
145	1.000	1.000							1.050	1.500
146	1.350	1.350							1.050	1.500
147	1.000	1.000	1.050						1.050	1.500
148	1.350	1.350	1.050						1.050	1.500
149	1.000	1.000					1.050		1.050	1.500
150	1.350	1.350					1.050		1.050	1.500
151	1.000	1.000	1.050				1.050		1.050	1.500
152	1.350	1.350	1.050				1.050		1.050	1.500
153	1									



Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
172	1.350	1.350	1.050	1.500		1.050			1.500	
173	1.000	1.000		1.500	1.050	1.050			1.500	
174	1.350	1.350		1.500	1.050	1.050			1.500	
175	1.000	1.000	1.050	1.500	1.050	1.050			1.500	
176	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050			1.500	
177	1.000	1.000		1.500			1.050		1.500	
178	1.350	1.350		1.500			1.050		1.500	
179	1.000	1.000	1.050	1.500			1.050		1.500	
180	1.350	1.350	1.050	1.500			1.050		1.500	
181	1.000	1.000		1.500	1.050		1.050		1.500	
182	1.350	1.350		1.500	1.050		1.050		1.500	
183	1.000	1.000	1.050	1.500	1.050		1.050		1.500	
184	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050		1.050		1.500	
185	1.000	1.000		1.500		1.050	1.050		1.500	
186	1.350	1.350		1.500		1.050	1.050		1.500	
187	1.000	1.000	1.050	1.500		1.050	1.050		1.500	
188	1.350	1.350	1.050	1.500		1.050	1.050		1.500	
189	1.000	1.000		1.500	1.050	1.050	1.050		1.500	
190	1.350	1.350		1.500	1.050	1.050	1.050		1.500	
191	1.000	1.000	1.050	1.500	1.050	1.050	1.050		1.500	
192	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050	1.050		1.500	
193	1.000	1.000					1.500	1.500		
194	1.350	1.350					1.500	1.500		
195	1.000	1.000	1.050				1.500	1.500		
196	1.350	1.350	1.050				1.500	1.500		
197	1.000	1.000			1.050		1.500	1.500		
198	1.350	1.350			1.050		1.500	1.500		
199	1.000	1.000	1.050		1.050		1.500	1.500		
200	1.350	1.350	1.050		1.050		1.500	1.500		
201	1.000	1.000				1.050		1.500	1.500	
202	1.350	1.350				1.050		1.500	1.500	
203	1.000	1.000	1.050			1.050		1.500	1.500	
204	1.350	1.350	1.050			1.050		1.500	1.500	
205	1.000	1.000			1.050	1.050		1.500	1.500	
206	1.350	1.350			1.050	1.050		1.500	1.500	
207	1.000	1.000	1.050		1.050	1.050		1.500	1.500	
208	1.350	1.350	1.050		1.050	1.050		1.500	1.500	
209	1.000	1.000				1.050	1.500	1.500		
210	1.350	1.350				1.050	1.500	1.500		
211	1.000	1.000	1.050			1.050	1.500	1.500		
212	1.350	1.350	1.050			1.050	1.500	1.500		
213	1.000	1.000			1.050		1.050	1.500	1.500	
214	1.350	1.350			1.050		1.050	1.500	1.500	
215	1.000	1.000	1.050		1.050		1.050	1.500	1.500	
216	1.350	1.350	1.050		1.050		1.050	1.500	1.500	
217	1.000	1.000				1.050	1.050	1.500	1.500	
218	1.350	1.350				1.050	1.050	1.500	1.500	
219	1.000	1.000	1.050			1.050	1.050	1.500	1.500	
220	1.350	1.350	1.050			1.050	1.050	1.500	1.500	

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
221	1.000	1.000				1.050	1.050	1.050	1.500	
222	1.350	1.350				1.050	1.050	1.050	1.500	
223	1.000	1.000	1.050			1.050	1.050	1.050	1.500	
224	1.350	1.350	1.050			1.050	1.050	1.050	1.500	
225	1.000	1.000			1.500				1.500	1.500
226	1.350	1.350			1.500				1.500	1.500
227	1.000	1.000	1.050		1.500				1.500	1.500
228	1.350	1.350	1.050		1.500				1.500	1.500
229	1.000	1.000			1.500	1.050			1.500	1.500
230	1.350	1.350			1.500	1.050			1.500	1.500
231	1.000	1.000	1.050		1.500	1.050			1.500	1.500
232	1.350	1.350	1.050		1.500	1.050			1.500	1.500
233	1.000	1.000			1.500		1.050		1.500	1.500
234	1.350	1.350			1.500		1.050		1.500	1.500
235	1.000	1.000	1.050		1.500	1.050			1.500	1.500
236	1.350	1.350	1.050		1.500	1.050			1.500	1.500
237	1.000	1.000			1.500	1.050	1.050		1.500	1.500
238	1.350	1.350			1.500	1.050	1.050		1.500	1.500
239	1.000	1.000	1.050		1.500	1.050	1.050		1.500	1.500
240	1.350	1.350	1.050		1.500	1.050	1.050		1.500	1.500
241	1.000	1.000			1.500			1.050	1.500	1.500
242	1.350	1.350			1.500			1.050	1.500	1.500
243	1.000	1.000	1.050		1.500			1.050	1.500	1.500
244	1.350	1.350	1.050		1.500			1.050	1.500	1.500
245	1.000	1.000			1.500	1.050		1.050	1.500	1.500
246	1.350	1.350			1.500					



Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
270	1.350	1.350			1.050	1.050				1.500
271	1.000	1.000	1.050		1.050	1.050				1.500
272	1.350	1.350	1.050		1.050	1.050				1.500
273	1.000	1.000				1.050				1.500
274	1.350	1.350				1.050				1.500
275	1.000	1.000	1.050			1.050				1.500
276	1.350	1.350	1.050			1.050				1.500
277	1.000	1.000			1.050		1.050			1.500
278	1.350	1.350			1.050		1.050			1.500
279	1.000	1.000	1.050		1.050		1.050			1.500
280	1.350	1.350	1.050		1.050		1.050			1.500
281	1.000	1.000			1.050	1.050				1.500
282	1.350	1.350			1.050	1.050				1.500
283	1.000	1.000	1.050			1.050	1.050			1.500
284	1.350	1.350	1.050			1.050	1.050			1.500
285	1.000	1.000			1.050	1.050	1.050			1.500
286	1.350	1.350			1.050	1.050	1.050			1.500
287	1.000	1.000	1.050		1.050	1.050	1.050			1.500
288	1.350	1.350	1.050		1.050	1.050	1.050			1.500
289	1.000	1.000		1.500						1.500
290	1.350	1.350		1.500						1.500
291	1.000	1.000	1.050	1.500						1.500
292	1.350	1.350	1.050	1.500						1.500
293	1.000	1.000		1.500	1.050					1.500
294	1.350	1.350		1.500	1.050					1.500
295	1.000	1.000	1.050	1.500	1.050					1.500
296	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050					1.500
297	1.000	1.000		1.500		1.050				1.500
298	1.350	1.350		1.500		1.050				1.500
299	1.000	1.000	1.050	1.500		1.050				1.500
300	1.350	1.350	1.050	1.500		1.050				1.500
301	1.000	1.000		1.500	1.050	1.050				1.500
302	1.350	1.350		1.500	1.050	1.050				1.500
303	1.000	1.000	1.050	1.500	1.050	1.050				1.500
304	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050				1.500
305	1.000	1.000		1.500			1.050			1.500
306	1.350	1.350		1.500			1.050			1.500
307	1.000	1.000	1.050	1.500			1.050			1.500
308	1.350	1.350	1.050	1.500			1.050			1.500
309	1.000	1.000		1.500	1.050		1.050			1.500
310	1.350	1.350		1.500	1.050		1.050			1.500
311	1.000	1.000	1.050	1.500	1.050		1.050			1.500
312	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050		1.050			1.500
313	1.000	1.000		1.500		1.050	1.050			1.500
314	1.350	1.350		1.500		1.050	1.050			1.500
315	1.000	1.000	1.050	1.500		1.050	1.050			1.500
316	1.350	1.350	1.050	1.500		1.050	1.050			1.500
317	1.000	1.000		1.500	1.050	1.050	1.050			1.500
318	1.350	1.350		1.500	1.050	1.050	1.050			1.500

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
319	1.000	1.000	1.050	1.500	1.050	1.050	1.050			1.500
320	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050	1.050			1.500
321	1.000	1.000							1.500	1.500
322	1.350	1.350							1.500	1.500
323	1.000	1.000	1.050						1.500	1.500
324	1.350	1.350	1.050						1.500	1.500
325	1.000	1.000			1.050				1.500	1.500
326	1.350	1.350			1.050				1.500	1.500
327	1.000	1.000	1.050		1.050				1.500	1.500
328	1.350	1.350	1.050		1.050				1.500	1.500
329	1.000	1.000				1.050			1.500	1.500
330	1.350	1.350				1.050			1.500	1.500
331	1.000	1.000	1.050			1.050			1.500	1.500
332	1.350	1.350	1.050			1.050			1.500	1.500
333	1.000	1.000			1.050	1.050			1.500	1.500
334	1.350	1.350			1.050	1.050			1.500	1.500
335	1.000	1.000	1.050		1.050	1.050			1.500	1.500
336	1.350	1.350	1.050		1.050	1.050			1.500	1.500
337	1.000	1.000				1.050	1.050		1.500	1.500
338	1.350	1.350					1.050	1.050	1.500	1.500
339	1.000	1.000	1.050				1.050	1.050	1.500	1.500
340	1.350	1.350	1.050					1.050	1.500	1.500
341	1.000	1.000			1.050		1.050	1.050	1.500	1.500
342	1.350	1.350			1.050		1.050	1.050	1.500	1.500
343	1.000	1.000	1.050		1.050		1.050	1.050	1.500	1.500
344	1.350	1.350	1.050		1.050		1.050	1.050	1.500	1.500
345	1.000	1.000				1.050	1.050	1.050	1.500	1.500
346	1.350	1.350</td								

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
368	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050		1.500		1.500
369	1.000	1.000		1.500			1.050	1.500		1.500
370	1.350	1.350		1.500			1.050	1.500		1.500
371	1.000	1.000	1.050	1.500			1.050	1.500		1.500
372	1.350	1.350	1.050	1.500			1.050	1.500		1.500
373	1.000	1.000		1.500	1.050		1.050	1.500		1.500
374	1.350	1.350		1.500	1.050		1.050	1.500		1.500
375	1.000	1.000	1.050	1.500	1.050		1.050	1.500		1.500
376	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050		1.050	1.500		1.500
377	1.000	1.000		1.500		1.050	1.050	1.500		1.500
378	1.350	1.350		1.500		1.050	1.050	1.500		1.500
379	1.000	1.000	1.050	1.500		1.050	1.050	1.500		1.500
380	1.350	1.350	1.050	1.500		1.050	1.050	1.500		1.500
381	1.000	1.000		1.500	1.050	1.050	1.050	1.500		1.500
382	1.350	1.350		1.500	1.050	1.050	1.050	1.500		1.500
383	1.000	1.000	1.050	1.500	1.050	1.050	1.050	1.500		1.500
384	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050	1.050	1.500		1.500
385	1.000	1.000						1.500	1.500	
386	1.350	1.350						1.500	1.500	
387	1.000	1.000	1.050					1.500	1.500	
388	1.350	1.350	1.050					1.500	1.500	
389	1.000	1.000			1.050			1.500	1.500	
390	1.350	1.350			1.050			1.500	1.500	
391	1.000	1.000	1.050		1.050			1.500	1.500	
392	1.350	1.350	1.050		1.050			1.500	1.500	
393	1.000	1.000				1.050		1.500	1.500	
394	1.350	1.350				1.050		1.500	1.500	
395	1.000	1.000	1.050			1.050		1.500	1.500	
396	1.350	1.350	1.050			1.050		1.500	1.500	
397	1.000	1.000				1.050	1.050	1.500	1.500	
398	1.350	1.350				1.050	1.050	1.500	1.500	
399	1.000	1.000	1.050			1.050	1.050	1.500	1.500	
400	1.350	1.350	1.050		1.050	1.050		1.500	1.500	
401	1.000	1.000				1.050		1.500	1.500	
402	1.350	1.350				1.050		1.500	1.500	
403	1.000	1.000	1.050			1.050		1.500	1.500	
404	1.350	1.350	1.050				1.050	1.500	1.500	
405	1.000	1.000			1.050	1.050		1.500	1.500	
406	1.350	1.350			1.050	1.050		1.500	1.500	
407	1.000	1.000	1.050		1.050	1.050		1.500	1.500	
408	1.350	1.350	1.050		1.050	1.050		1.500	1.500	
409	1.000	1.000				1.050	1.050	1.500	1.500	
410	1.350	1.350				1.050	1.050	1.500	1.500	
411	1.000	1.000	1.050			1.050	1.050	1.500	1.500	
412	1.350	1.350	1.050			1.050	1.050	1.500	1.500	
413	1.000	1.000				1.050	1.050	1.500	1.500	
414	1.350	1.350				1.050	1.050	1.500	1.500	
415	1.000	1.000	1.050			1.050	1.050	1.500	1.500	
416	1.350	1.350	1.050			1.050	1.050	1.500	1.500	

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
417	1.000	1.000			1.500				1.500	1.500
418	1.350	1.350			1.500				1.500	1.500
419	1.000	1.000	1.050		1.500				1.500	1.500
420	1.350	1.350	1.050		1.500				1.500	1.500
421	1.000	1.000			1.500	1.050			1.500	1.500
422	1.350	1.350			1.500	1.050			1.500	1.500
423	1.000	1.000	1.050		1.500	1.050			1.500	1.500
424	1.350	1.350	1.050		1.500	1.050			1.500	1.500
425	1.000	1.000			1.500		1.050		1.500	1.500
426	1.350	1.350			1.500		1.050		1.500	1.500
427	1.000	1.000	1.050		1.500	1.050	1.050		1.500	1.500
428	1.350	1.350	1.050		1.500		1.050		1.500	1.500
429	1.000	1.000			1.500	1.050	1.050		1.500	1.500
430	1.350	1.350			1.500	1.050	1.050		1.500	1.500
431	1.000	1.000	1.050		1.500	1.050	1.050		1.500	1.500
432	1.350	1.350	1.050		1.500	1.050	1.050		1.500	1.500
433	1.000	1.000			1.500			1.050		1.500
434	1.350	1.350			1.500			1.050		1.500
435	1.000	1.000	1.050		1.500			1.050		1.500
436	1.350	1.350	1.050		1.500			1.050		1.500
437	1.000	1.000			1.500	1.050		1.050		1.500
438	1.350	1.350			1.500	1.050		1.050		1.500
439	1.000	1.000	1.050		1.500	1.050		1.050		1.500
440	1.350	1.350	1.050		1.500	1.050		1.050		1.500
441	1.000	1.000			1.500		1.050	1		



Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
466	1.350	1.350					1.050	1.500	1.500	1.500
467	1.000	1.000	1.050				1.050	1.500	1.500	1.500
468	1.350	1.350	1.050				1.050	1.500	1.500	1.500
469	1.000	1.000		1.050			1.050	1.500	1.500	1.500
470	1.350	1.350			1.050		1.050	1.500	1.500	1.500
471	1.000	1.000	1.050		1.050		1.050	1.500	1.500	1.500
472	1.350	1.350	1.050		1.050		1.050	1.500	1.500	1.500
473	1.000	1.000			1.050	1.050	1.500	1.500	1.500	1.500
474	1.350	1.350				1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
475	1.000	1.000	1.050			1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
476	1.350	1.350	1.050			1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
477	1.000	1.000		1.050	1.050	1.050	1.500	1.500	1.500	1.500
478	1.350	1.350			1.050	1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
479	1.000	1.000	1.050		1.050	1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
480	1.350	1.350	1.050		1.050	1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
481	1.000	1.000		1.500			1.500	1.500	1.500	1.500
482	1.350	1.350		1.500			1.500	1.500	1.500	1.500
483	1.000	1.000	1.050	1.500			1.500	1.500	1.500	1.500
484	1.350	1.350	1.050	1.500			1.500	1.500	1.500	1.500
485	1.000	1.000		1.500	1.050		1.500	1.500	1.500	1.500
486	1.350	1.350		1.500	1.050		1.500	1.500	1.500	1.500
487	1.000	1.000	1.050	1.500	1.050		1.500	1.500	1.500	1.500
488	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050		1.500	1.500	1.500	1.500
489	1.000	1.000		1.500		1.050		1.500	1.500	1.500
490	1.350	1.350		1.500		1.050		1.500	1.500	1.500
491	1.000	1.000	1.050	1.500		1.050		1.500	1.500	1.500
492	1.350	1.350	1.050	1.500		1.050		1.500	1.500	1.500
493	1.000	1.000		1.500	1.050	1.050		1.500	1.500	1.500
494	1.350	1.350		1.500	1.050	1.050		1.500	1.500	1.500
495	1.000	1.000	1.050	1.500	1.050	1.050		1.500	1.500	1.500
496	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050		1.500	1.500	1.500
497	1.000	1.000		1.500		1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
498	1.350	1.350		1.500		1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
499	1.000	1.000	1.050	1.500		1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
500	1.350	1.350	1.050	1.500		1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
501	1.000	1.000		1.500	1.050		1.050	1.500	1.500	1.500
502	1.350	1.350		1.500	1.050	1.050		1.500	1.500	1.500
503	1.000	1.000	1.050	1.500	1.050	1.050		1.500	1.500	1.500
504	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050		1.500	1.500	1.500
505	1.000	1.000		1.500		1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
506	1.350	1.350		1.500		1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
507	1.000	1.000	1.050	1.500		1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
508	1.350	1.350	1.050	1.500		1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
509	1.000	1.000		1.500	1.050	1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
510	1.350	1.350		1.500	1.050	1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
511	1.000	1.000	1.050	1.500	1.050	1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
512	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050	1.050	1.500	1.500	1.500

■ E.L.U. de rotura. Hormigón en cimentaciones

CTE

Cota de nieve: Altitud inferior o igual a 1000 m

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
1	1.000	1.000								
2	1.600	1.600								
3	1.000	1.000	1.600							
4	1.600	1.600	1.600							
5	1.000	1.000					1.600			
6	1.600	1.600					1.600			
7	1.000	1.000	1.600				1.600			
8	1.600	1.600	1.600				1.600			
9	1.000	1.000						1.600		
10	1.600	1.600						1.600		
11	1.000	1.000	1.600					1.600		
12	1.600	1.600	1.600					1.600		
13	1.000	1.000					1.600	1.600		
14	1.600	1.600					1.600	1.600		
15	1.000	1.000	1.600				1.600	1.600		
16	1.600	1.600	1.600				1.600	1.600		
17	1.000	1.000							1.600	
18	1.600	1.600							1.600	
19	1.000	1.000	1.600						1.600	
20	1.600	1.600	1.600						1.600	
21	1.000	1.000					1.600		1.600	
22	1.600	1.600					1.600		1.600	
23	1.000	1.000	1.600				1.600		1.600	
24	1.600	1.600	1.600				1.600		1.600	
25	1.000									



Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
46	1.600	1.600		1.600	1.120	1.120				
47	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120	1.120				
48	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120	1.120				
49	1.000	1.000		1.600			1.120			
50	1.600	1.600		1.600			1.120			
51	1.000	1.000	1.120	1.600			1.120			
52	1.600	1.600	1.120	1.600			1.120			
53	1.000	1.000		1.600	1.120		1.120			
54	1.600	1.600		1.600	1.120		1.120			
55	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120		1.120			
56	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120		1.120			
57	1.000	1.000		1.600		1.120	1.120			
58	1.600	1.600		1.600		1.120	1.120			
59	1.000	1.000	1.120	1.600		1.120	1.120			
60	1.600	1.600	1.120	1.600		1.120	1.120			
61	1.000	1.000		1.600	1.120	1.120	1.120			
62	1.600	1.600		1.600	1.120	1.120	1.120			
63	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120	1.120	1.120			
64	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120	1.120	1.120			
65	1.000	1.000					1.600			
66	1.600	1.600					1.600			
67	1.000	1.000	1.120				1.600			
68	1.600	1.600	1.120				1.600			
69	1.000	1.000		1.120			1.600			
70	1.600	1.600			1.120		1.600			
71	1.000	1.000	1.120			1.120		1.600		
72	1.600	1.600	1.120			1.120		1.600		
73	1.000	1.000			1.120		1.600			
74	1.600	1.600				1.120		1.600		
75	1.000	1.000	1.120			1.120		1.600		
76	1.600	1.600	1.120			1.120		1.600		
77	1.000	1.000			1.120	1.120		1.600		
78	1.600	1.600			1.120	1.120		1.600		
79	1.000	1.000	1.120			1.120	1.120		1.600	
80	1.600	1.600	1.120			1.120	1.120		1.600	
81	1.000	1.000					1.120	1.600		
82	1.600	1.600					1.120	1.600		
83	1.000	1.000	1.120				1.120	1.600		
84	1.600	1.600	1.120				1.120	1.600		
85	1.000	1.000			1.120		1.120	1.600		
86	1.600	1.600				1.120	1.120	1.600		
87	1.000	1.000	1.120			1.120	1.120	1.600		
88	1.600	1.600	1.120			1.120	1.120	1.600		
89	1.000	1.000				1.120	1.120	1.600		
90	1.600	1.600					1.120	1.600		
91	1.000	1.000	1.120				1.120	1.120	1.600	
92	1.600	1.600	1.120				1.120	1.120	1.600	
93	1.000	1.000			1.120	1.120	1.120	1.600		
94	1.600	1.600			1.120	1.120	1.120	1.600		

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
95	1.000	1.000		1.120		1.120	1.120	1.120	1.600	
96	1.600	1.600	1.120			1.120	1.120	1.120	1.600	
97	1.000	1.000			1.600				1.600	
98	1.600	1.600			1.600				1.600	
99	1.000	1.000	1.120		1.600				1.600	
100	1.600	1.600	1.120		1.600				1.600	
101	1.000	1.000			1.600	1.120			1.600	
102	1.600	1.600			1.600	1.120			1.600	
103	1.000	1.000	1.120		1.600	1.120			1.600	
104	1.600	1.600	1.120		1.600	1.120			1.600	
105	1.000	1.000			1.600		1.120		1.600	
106	1.600	1.600			1.600		1.120		1.600	
107	1.000	1.000	1.120		1.600		1.120		1.600	
108	1.600	1.600	1.120		1.600		1.120		1.600	
109	1.000	1.000			1.600	1.120	1.120		1.600	
110	1.600	1.600			1.600	1.120	1.120		1.600	
111	1.000	1.000	1.120		1.600	1.120	1.120		1.600	
112	1.600	1.600	1.120		1.600	1.120	1.120		1.600	
113	1.000	1.000			1.600			1.120	1.600	
114	1.600	1.600			1.600			1.120	1.600	
115	1.000	1.000	1.120		1.600			1.120	1.600	
116	1.600	1.600	1.120		1.600			1.120	1.600	
117	1.000	1.000			1.600	1.120		1.120	1.600	
118	1.600	1.600			1.600	1.120		1.120	1.600	
119	1.000	1.000	1.120		1.600	1.120		1.120	1.600	
120	1.600	1.600	1.120		1.600	1.120		1.120	1.600	
121	1.000	1.000			1.600		1.120	1.120	1.600	
122	1.600	1.600			1.600		1.120	1.120	1.600	
123	1.000	1.000	1.120		1.600		1.120	1.120	1.600	
124	1.600	1.600	1.120		1.600		1.120	1.120	1.600	
125	1.000	1.000			1.600	1.1				



Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
144	1.600	1.600	1.120		1.120	1.120			1.600	
145	1.000	1.000					1.120		1.600	
146	1.600	1.600					1.120		1.600	
147	1.000	1.000	1.120				1.120		1.600	
148	1.600	1.600	1.120				1.120		1.600	
149	1.000	1.000			1.120		1.120		1.600	
150	1.600	1.600			1.120		1.120		1.600	
151	1.000	1.000	1.120		1.120		1.120		1.600	
152	1.600	1.600	1.120		1.120		1.120		1.600	
153	1.000	1.000				1.120	1.120		1.600	
154	1.600	1.600				1.120	1.120		1.600	
155	1.000	1.000	1.120			1.120	1.120		1.600	
156	1.600	1.600	1.120			1.120	1.120		1.600	
157	1.000	1.000			1.120	1.120	1.120		1.600	
158	1.600	1.600			1.120	1.120	1.120		1.600	
159	1.000	1.000	1.120		1.120	1.120	1.120		1.600	
160	1.600	1.600	1.120		1.120	1.120	1.120		1.600	
161	1.000	1.000		1.600				1.600		
162	1.600	1.600		1.600				1.600		
163	1.000	1.000	1.120	1.600				1.600		
164	1.600	1.600	1.120	1.600				1.600		
165	1.000	1.000		1.600	1.120			1.600		
166	1.600	1.600		1.600	1.120			1.600		
167	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120			1.600		
168	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120			1.600		
169	1.000	1.000		1.600		1.120			1.600	
170	1.600	1.600		1.600		1.120			1.600	
171	1.000	1.000	1.120	1.600		1.120			1.600	
172	1.600	1.600	1.120	1.600		1.120			1.600	
173	1.000	1.000		1.600	1.120	1.120			1.600	
174	1.600	1.600		1.600	1.120	1.120			1.600	
175	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120	1.120			1.600	
176	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120	1.120			1.600	
177	1.000	1.000		1.600		1.120		1.600		
178	1.600	1.600		1.600		1.120		1.600		
179	1.000	1.000	1.120	1.600		1.120		1.600		
180	1.600	1.600	1.120	1.600		1.120		1.600		
181	1.000	1.000		1.600	1.120		1.120		1.600	
182	1.600	1.600		1.600	1.120		1.120		1.600	
183	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120		1.120		1.600	
184	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120		1.120		1.600	
185	1.000	1.000		1.600		1.120	1.120		1.600	
186	1.600	1.600		1.600		1.120	1.120		1.600	
187	1.000	1.000	1.120	1.600		1.120	1.120		1.600	
188	1.600	1.600	1.120	1.600		1.120	1.120		1.600	
189	1.000	1.000		1.600	1.120	1.120	1.120		1.600	
190	1.600	1.600		1.600	1.120	1.120	1.120		1.600	
191	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120	1.120	1.120		1.600	
192	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120	1.120	1.120		1.600	

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
193	1.000	1.000							1.600	1.600
194	1.600	1.600							1.600	1.600
195	1.000	1.000	1.120						1.600	1.600
196	1.600	1.600	1.120						1.600	1.600
197	1.000	1.000			1.120				1.600	1.600
198	1.600	1.600			1.120				1.600	1.600
199	1.000	1.000	1.120		1.120				1.600	1.600
200	1.600	1.600	1.120		1.120				1.600	1.600
201	1.000	1.000				1.120			1.600	1.600
202	1.600	1.600				1.120			1.600	1.600
203	1.000	1.000	1.120				1.120		1.600	1.600
204	1.600	1.600	1.120				1.120		1.600	1.600
205	1.000	1.000				1.120	1.120		1.600	1.600
206	1.600	1.600				1.120	1.120		1.600	1.600
207	1.000	1.000	1.120			1.120	1.120		1.600	1.600
208	1.600	1.600	1.120			1.120	1.120		1.600	1.600
209	1.000	1.000						1.120	1.600	1.600
210	1.600	1.600						1.120	1.600	1.600
211	1.000	1.000	1.120					1.120	1.600	1.600
212	1.600	1.600	1.120					1.120	1.600	1.600
213	1.000	1.000				1.120			1.120	1.600
214	1.600	1.600				1.120			1.120	1.600
215	1.000	1.000	1.120			1.120			1.120	1.600
216	1.600	1.600	1.120			1.120			1.120	1.600
217	1.000	1.000					1.120		1.120	1.600
218	1.600	1.600					1.120		1.120	1.600
219	1.000	1.000	1.120				1.120		1.120	1.600
220	1.600	1.600	1.120				1.120		1.120	1.600
221	1.000</td									



Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
242	1.600	1.600		1.600			1.120	1.600	1.600	
243	1.000	1.000	1.120	1.600			1.120	1.600	1.600	
244	1.600	1.600	1.120	1.600			1.120	1.600	1.600	
245	1.000	1.000		1.600	1.120		1.120	1.600	1.600	
246	1.600	1.600		1.600	1.120		1.120	1.600	1.600	
247	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120		1.120	1.600	1.600	
248	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120		1.120	1.600	1.600	
249	1.000	1.000		1.600		1.120	1.120	1.600	1.600	
250	1.600	1.600		1.600		1.120	1.120	1.600	1.600	
251	1.000	1.000	1.120	1.600		1.120	1.120	1.600	1.600	
252	1.600	1.600	1.120	1.600		1.120	1.120	1.600	1.600	
253	1.000	1.000		1.600	1.120	1.120	1.600	1.600		
254	1.600	1.600		1.600	1.120	1.120	1.600	1.600		
255	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120	1.120	1.600	1.600		
256	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120	1.120	1.600	1.600		
257	1.000	1.000						1.600		
258	1.600	1.600						1.600		
259	1.000	1.000	1.120					1.600		
260	1.600	1.600	1.120					1.600		
261	1.000	1.000			1.120				1.600	
262	1.600	1.600			1.120				1.600	
263	1.000	1.000	1.120		1.120				1.600	
264	1.600	1.600	1.120		1.120				1.600	
265	1.000	1.000				1.120			1.600	
266	1.600	1.600				1.120			1.600	
267	1.000	1.000	1.120			1.120			1.600	
268	1.600	1.600	1.120			1.120			1.600	
269	1.000	1.000			1.120	1.120			1.600	
270	1.600	1.600			1.120	1.120			1.600	
271	1.000	1.000	1.120		1.120	1.120			1.600	
272	1.600	1.600	1.120		1.120	1.120			1.600	
273	1.000	1.000				1.120			1.600	
274	1.600	1.600				1.120			1.600	
275	1.000	1.000	1.120			1.120			1.600	
276	1.600	1.600	1.120			1.120			1.600	
277	1.000	1.000			1.120		1.120			1.600
278	1.600	1.600			1.120		1.120			1.600
279	1.000	1.000	1.120		1.120		1.120			1.600
280	1.600	1.600	1.120		1.120		1.120			1.600
281	1.000	1.000				1.120	1.120			1.600
282	1.600	1.600				1.120	1.120			1.600
283	1.000	1.000	1.120			1.120	1.120			1.600
284	1.600	1.600	1.120			1.120	1.120			1.600
285	1.000	1.000			1.120	1.120	1.120			1.600
286	1.600	1.600			1.120	1.120	1.120			1.600
287	1.000	1.000	1.120		1.120	1.120	1.120			1.600
288	1.600	1.600	1.120		1.120	1.120	1.120			1.600
289	1.000	1.000		1.600						1.600
290	1.600	1.600		1.600						1.600

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
291	1.000	1.000	1.120	1.600						1.600
292	1.600	1.600	1.120	1.600						1.600
293	1.000	1.000			1.600	1.120				1.600
294	1.600	1.600			1.600	1.120				1.600
295	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120					1.600
296	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120	1.120				1.600
297	1.000	1.000			1.600		1.120			1.600
298	1.600	1.600			1.600		1.120			1.600
299	1.000	1.000	1.120	1.600		1.120				1.600
300	1.600	1.600	1.120	1.600		1.120				1.600
301	1.000	1.000			1.600	1.120	1.120			1.600
302	1.600	1.600			1.600	1.120	1.120			1.600
303	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120	1.120	1.120			1.600
304	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120	1.120	1.120			1.600
305	1.000	1.000			1.600			1.120		1.600
306	1.600	1.600			1.600			1.120		1.600
307	1.000	1.000	1.120	1.600				1.120		1.600
308	1.600	1.600	1.120	1.600				1.120		1.600
309	1.000	1.000			1.600	1.120		1.120		1.600
310	1.600	1.600			1.600	1.120		1.120		1.600
311	1.000	1.000	1.120	1.600	1.600	1.120			1.120	1.600
312	1.600	1.600	1.120	1.600	1.600	1.120			1.120	1.600
313	1.000	1.000			1.600		1.120	1.120		1.600
314	1.600	1.600			1.600		1.120	1.120		1.600
315	1.000	1.000	1.120	1.600		1.120	1.120			1.600
316	1.600	1.600	1.120	1.600		1.120	1.120			1.600
317	1.000	1.000			1.600	1.120	1.120	1.120		1.600
318	1.600	1.600			1.600</td					



Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
340	1.600	1.600	1.120				1.120	1.600		1.600
341	1.000	1.000			1.120		1.120	1.600		1.600
342	1.600	1.600			1.120		1.120	1.600		1.600
343	1.000	1.000	1.120		1.120		1.120	1.600		1.600
344	1.600	1.600	1.120		1.120		1.120	1.600		1.600
345	1.000	1.000				1.120	1.120	1.600		1.600
346	1.600	1.600				1.120	1.120	1.600		1.600
347	1.000	1.000	1.120			1.120	1.120	1.600		1.600
348	1.600	1.600	1.120			1.120	1.120	1.600		1.600
349	1.000	1.000			1.120	1.120	1.120	1.600		1.600
350	1.600	1.600			1.120	1.120	1.120	1.600		1.600
351	1.000	1.000	1.120		1.120	1.120	1.120	1.600		1.600
352	1.600	1.600	1.120		1.120	1.120	1.120	1.600		1.600
353	1.000	1.000		1.600			1.600		1.600	
354	1.600	1.600		1.600			1.600		1.600	
355	1.000	1.000	1.120	1.600			1.600		1.600	
356	1.600	1.600	1.120	1.600			1.600		1.600	
357	1.000	1.000		1.600	1.120		1.600		1.600	
358	1.600	1.600		1.600	1.120		1.600		1.600	
359	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120		1.600		1.600	
360	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120		1.600		1.600	
361	1.000	1.000		1.600		1.120		1.600		1.600
362	1.600	1.600		1.600		1.120		1.600		1.600
363	1.000	1.000	1.120	1.600		1.120		1.600		1.600
364	1.600	1.600	1.120	1.600		1.120		1.600		1.600
365	1.000	1.000		1.600	1.120	1.120		1.600		1.600
366	1.600	1.600		1.600	1.120	1.120		1.600		1.600
367	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120	1.120		1.600		1.600
368	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120	1.120		1.600		1.600
369	1.000	1.000		1.600			1.120	1.600		1.600
370	1.600	1.600		1.600			1.120	1.600		1.600
371	1.000	1.000	1.120	1.600			1.120	1.600		1.600
372	1.600	1.600	1.120	1.600			1.120	1.600		1.600
373	1.000	1.000		1.600	1.120		1.120	1.600		1.600
374	1.600	1.600		1.600	1.120		1.120	1.600		1.600
375	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120		1.120	1.600		1.600
376	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120		1.120	1.600		1.600
377	1.000	1.000		1.600		1.120	1.120	1.600		1.600
378	1.600	1.600		1.600		1.120	1.120	1.600		1.600
379	1.000	1.000	1.120	1.600		1.120	1.120	1.600		1.600
380	1.600	1.600	1.120	1.600		1.120	1.120	1.600		1.600
381	1.000	1.000		1.600	1.120	1.120	1.120	1.600		1.600
382	1.600	1.600		1.600	1.120	1.120	1.120	1.600		1.600
383	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120	1.120	1.120	1.600		1.600
384	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120	1.120	1.120	1.600		1.600
385	1.000	1.000						1.600	1.600	
386	1.600	1.600						1.600	1.600	
387	1.000	1.000	1.120					1.600	1.600	
388	1.600	1.600	1.120					1.600	1.600	

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
389	1.000	1.000				1.120			1.600	1.600
390	1.600	1.600				1.120			1.600	1.600
391	1.000	1.000	1.120			1.120			1.600	1.600
392	1.600	1.600	1.120			1.120			1.600	1.600
393	1.000	1.000					1.120		1.600	1.600
394	1.600	1.600					1.120		1.600	1.600
395	1.000	1.000	1.120				1.120		1.600	1.600
396	1.600	1.600	1.120				1.120		1.600	1.600
397	1.000	1.000				1.120	1.120		1.600	1.600
398	1.600	1.600				1.120	1.120		1.600	1.600
399	1.000	1.000	1.120			1.120	1.120		1.600	1.600
400	1.600	1.600	1.120			1.120	1.120		1.600	1.600
401	1.000	1.000						1.120		1.600
402	1.600	1.600						1.120		1.600
403	1.000	1.000	1.120					1.120		1.600
404	1.600	1.600	1.120					1.120		1.600
405	1.000	1.000					1.120	1.120		1.600
406	1.600	1.600					1.120	1.120		1.600
407	1.000	1.000	1.120				1.120	1.120		1.600
408	1.600	1.600	1.120				1.120	1.120		1.600
409	1.000	1.000						1.120	1.120	
410	1.600	1.600						1.120	1.120	
411	1.000	1.000	1.120					1.120	1.120	
412	1.600	1.600	1.120					1.120	1.120	
413	1.000	1.000					1.120	1.120		1.600
414	1.600	1.600		</td						

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
438	1.600	1.600		1.600	1.120		1.120		1.600	1.600
439	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120		1.120		1.600	1.600
440	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120		1.120		1.600	1.600
441	1.000	1.000		1.600		1.120	1.120		1.600	1.600
442	1.600	1.600		1.600		1.120	1.120		1.600	1.600
443	1.000	1.000	1.120	1.600		1.120	1.120		1.600	1.600
444	1.600	1.600	1.120	1.600		1.120	1.120		1.600	1.600
445	1.000	1.000		1.600	1.120	1.120	1.120		1.600	1.600
446	1.600	1.600			1.600	1.120	1.120		1.600	1.600
447	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120	1.120	1.120		1.600	1.600
448	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120	1.120	1.120		1.600	1.600
449	1.000	1.000					1.600	1.600	1.600	1.600
450	1.600	1.600					1.600	1.600	1.600	1.600
451	1.000	1.000	1.120				1.600	1.600	1.600	1.600
452	1.600	1.600	1.120				1.600	1.600	1.600	1.600
453	1.000	1.000			1.120			1.600	1.600	1.600
454	1.600	1.600			1.120			1.600	1.600	1.600
455	1.000	1.000	1.120		1.120			1.600	1.600	1.600
456	1.600	1.600	1.120		1.120			1.600	1.600	1.600
457	1.000	1.000				1.120		1.600	1.600	1.600
458	1.600	1.600				1.120		1.600	1.600	1.600
459	1.000	1.000	1.120			1.120		1.600	1.600	1.600
460	1.600	1.600	1.120			1.120		1.600	1.600	1.600
461	1.000	1.000			1.120	1.120		1.600	1.600	1.600
462	1.600	1.600			1.120	1.120		1.600	1.600	1.600
463	1.000	1.000	1.120		1.120	1.120		1.600	1.600	1.600
464	1.600	1.600	1.120		1.120	1.120		1.600	1.600	1.600
465	1.000	1.000				1.120	1.600	1.600	1.600	1.600
466	1.600	1.600				1.120	1.600	1.600	1.600	1.600
467	1.000	1.000	1.120				1.120	1.600	1.600	1.600
468	1.600	1.600	1.120				1.120	1.600	1.600	1.600
469	1.000	1.000			1.120		1.120	1.600	1.600	1.600
470	1.600	1.600			1.120		1.120	1.600	1.600	1.600
471	1.000	1.000	1.120		1.120		1.120	1.600	1.600	1.600
472	1.600	1.600	1.120		1.120		1.120	1.600	1.600	1.600
473	1.000	1.000				1.120	1.120	1.600	1.600	1.600
474	1.600	1.600				1.120	1.120	1.600	1.600	1.600
475	1.000	1.000	1.120			1.120	1.120	1.600	1.600	1.600
476	1.600	1.600	1.120			1.120	1.120	1.600	1.600	1.600
477	1.000	1.000			1.120	1.120	1.120	1.600	1.600	1.600
478	1.600	1.600			1.120	1.120	1.120	1.600	1.600	1.600
479	1.000	1.000	1.120		1.120	1.120	1.120	1.600	1.600	1.600
480	1.600	1.600	1.120		1.120	1.120	1.120	1.600	1.600	1.600
481	1.000	1.000		1.600				1.600	1.600	1.600
482	1.600	1.600		1.600				1.600	1.600	1.600
483	1.000	1.000	1.120	1.600				1.600	1.600	1.600
484	1.600	1.600	1.120	1.600				1.600	1.600	1.600
485	1.000	1.000		1.600	1.120			1.600	1.600	1.600
486	1.600	1.600		1.600	1.120			1.600	1.600	1.600

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
487	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120				1.600	1.600
488	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120				1.600	1.600
489	1.000	1.000			1.600		1.120		1.600	1.600
490	1.600	1.600			1.600		1.120		1.600	1.600
491	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120		1.120		1.600	1.600
492	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120		1.120		1.600	1.600
493	1.000	1.000			1.600	1.120	1.120		1.600	1.600
494	1.600	1.600			1.600	1.120	1.120		1.600	1.600
495	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120	1.120			1.600	1.600
496	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120	1.120	1.120		1.600	1.600
497	1.000	1.000			1.600			1.120	1.600	1.600
498	1.600	1.600			1.600			1.120	1.600	1.600
499	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120			1.120	1.600	1.600
500	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120			1.120	1.600	1.600
501	1.000	1.000			1.600	1.120		1.120	1.600	1.600
502	1.600	1.600			1.600	1.120		1.120	1.600	1.600
503	1.000	1.000	1.120	1.600	1.120	1.120		1.120	1.600	1.600
504	1.600	1.600	1.120	1.600	1.120	1.120		1.120	1.600	1.600
505	1.000	1.000			1.600		1.120	1.120	1.600	1.600
506	1.600	1.600			1.600		1.120	1.120	1.600	1.600
507	1.000	1.000	1.120	1.600	1.600		1.1			



Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
12	1.350	1.350	1.500			1.500				
13	0.800	0.800			1.500	1.500				
14	1.350	1.350			1.500	1.500				
15	0.800	0.800	1.500		1.500	1.500				
16	1.350	1.350	1.500		1.500	1.500				
17	0.800	0.800				1.500				
18	1.350	1.350				1.500				
19	0.800	0.800	1.500			1.500				
20	1.350	1.350	1.500			1.500				
21	0.800	0.800			1.500		1.500			
22	1.350	1.350			1.500		1.500			
23	0.800	0.800	1.500		1.500		1.500			
24	1.350	1.350	1.500		1.500		1.500			
25	0.800	0.800				1.500	1.500			
26	1.350	1.350				1.500	1.500			
27	0.800	0.800	1.500			1.500	1.500			
28	1.350	1.350	1.500			1.500	1.500			
29	0.800	0.800			1.500	1.500	1.500			
30	1.350	1.350			1.500	1.500	1.500			
31	0.800	0.800	1.500		1.500	1.500	1.500			
32	1.350	1.350	1.500		1.500	1.500	1.500			
33	0.800	0.800		1.500						
34	1.350	1.350		1.500						
35	0.800	0.800	1.050	1.500						
36	1.350	1.350	1.050	1.500						
37	0.800	0.800		1.500	1.050					
38	1.350	1.350		1.500	1.050					
39	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050					
40	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050					
41	0.800	0.800		1.500		1.050				
42	1.350	1.350		1.500		1.050				
43	0.800	0.800	1.050	1.500		1.050				
44	1.350	1.350	1.050	1.500		1.050				
45	0.800	0.800		1.500	1.050	1.050				
46	1.350	1.350		1.500	1.050	1.050				
47	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050	1.050				
48	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050				
49	0.800	0.800		1.500		1.050				
50	1.350	1.350		1.500		1.050				
51	0.800	0.800	1.050	1.500		1.050				
52	1.350	1.350	1.050	1.500		1.050				
53	0.800	0.800		1.500	1.050		1.050			
54	1.350	1.350		1.500	1.050		1.050			
55	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050		1.050			
56	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050		1.050			
57	0.800	0.800		1.500		1.050	1.050			
58	1.350	1.350		1.500		1.050	1.050			
59	0.800	0.800	1.050	1.500		1.050	1.050			
60	1.350	1.350	1.050	1.500		1.050	1.050			

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
61	0.800	0.800			1.500	1.050	1.050	1.050		
62	1.350	1.350			1.500	1.050	1.050	1.050		
63	0.800	0.800	1.050		1.500	1.050	1.050	1.050		
64	1.350	1.350	1.050		1.500	1.050	1.050	1.050		
65	0.800	0.800							1.500	
66	1.350	1.350							1.500	
67	0.800	0.800	1.050						1.500	
68	1.350	1.350	1.050						1.500	
69	0.800	0.800				1.050			1.500	
70	1.350	1.350				1.050			1.500	
71	0.800	0.800	1.050			1.050			1.500	
72	1.350	1.350	1.050			1.050			1.500	
73	0.800	0.800					1.050		1.500	
74	1.350	1.350					1.050		1.500	
75	0.800	0.800	1.050				1.050		1.500	
76	1.350	1.350	1.050				1.050		1.500	
77	0.800	0.800				1.050	1.050		1.500	
78	1.350	1.350				1.050	1.050		1.500	
79	0.800	0.800	1.050			1.050	1.050		1.500	
80	1.350	1.350	1.050			1.050	1.050		1.500	
81	0.800	0.800						1.050	1.500	
82	1.350	1.350						1.050	1.500	
83	0.800	0.800	1.050					1.050	1.500	
84	1.350	1.350	1.050					1.050	1.500	
85	0.800	0.800			1.050			1.050	1.500	
86	1.350	1.350			1.050			1.050	1.500	
87	0.800	0.800	1.050			1.050			1.050	1.500
88	1.350	1.350	1.050			1.050			1.050	1.500
89	0.800	0.800					1.050	1.050	1.500	
90	1.350	1.350					1.050	1.050	1.500	
91	0.800	0.800	1.050				1.050	1.050	1.500	
92	1.350	1.350	1.050				1.050	1.050	1.500	
93	0.800	0.800				1.050	1.050	1.050	1.500	
94	1.350	1.350				1.050	1.050	1.050	1.500	
95	0.800	0.800								



Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
110	1.350	1.350		1.500	1.050	1.050		1.500		
111	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050	1.050		1.500		
112	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050		1.500		
113	0.800	0.800		1.500			1.050	1.500		
114	1.350	1.350		1.500			1.050	1.500		
115	0.800	0.800	1.050	1.500			1.050	1.500		
116	1.350	1.350	1.050	1.500			1.050	1.500		
117	0.800	0.800		1.500	1.050		1.050	1.500		
118	1.350	1.350		1.500	1.050		1.050	1.500		
119	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050		1.050	1.500		
120	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050		1.050	1.500		
121	0.800	0.800		1.500		1.050	1.050	1.500		
122	1.350	1.350		1.500		1.050	1.050	1.500		
123	0.800	0.800	1.050	1.500		1.050	1.050	1.500		
124	1.350	1.350	1.050	1.500		1.050	1.050	1.500		
125	0.800	0.800		1.500	1.050	1.050	1.050	1.500		
126	1.350	1.350		1.500	1.050	1.050	1.050	1.500		
127	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050	1.050	1.050	1.500		
128	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050	1.050	1.500		
129	0.800	0.800						1.500		
130	1.350	1.350						1.500		
131	0.800	0.800	1.050					1.500		
132	1.350	1.350	1.050					1.500		
133	0.800	0.800			1.050			1.500		
134	1.350	1.350			1.050			1.500		
135	0.800	0.800	1.050		1.050			1.500		
136	1.350	1.350	1.050		1.050			1.500		
137	0.800	0.800				1.050		1.500		
138	1.350	1.350				1.050		1.500		
139	0.800	0.800	1.050			1.050		1.500		
140	1.350	1.350	1.050			1.050		1.500		
141	0.800	0.800			1.050	1.050		1.500		
142	1.350	1.350			1.050	1.050		1.500		
143	0.800	0.800	1.050		1.050	1.050		1.500		
144	1.350	1.350	1.050		1.050	1.050		1.500		
145	0.800	0.800				1.050		1.500		
146	1.350	1.350				1.050		1.500		
147	0.800	0.800	1.050			1.050		1.500		
148	1.350	1.350	1.050			1.050		1.500		
149	0.800	0.800			1.050		1.050	1.500		
150	1.350	1.350			1.050		1.050	1.500		
151	0.800	0.800	1.050		1.050		1.050	1.500		
152	1.350	1.350	1.050		1.050		1.050	1.500		
153	0.800	0.800				1.050	1.050	1.500		
154	1.350	1.350				1.050	1.050	1.500		
155	0.800	0.800	1.050			1.050	1.050	1.500		
156	1.350	1.350	1.050			1.050	1.050	1.500		
157	0.800	0.800			1.050	1.050	1.050	1.500		
158	1.350	1.350			1.050	1.050	1.050	1.500		

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
159	0.800	0.800	1.050			1.050	1.050	1.050		1.500
160	1.350	1.350	1.050			1.050	1.050	1.050		1.500
161	0.800	0.800			1.500					1.500
162	1.350	1.350			1.500					1.500
163	0.800	0.800	1.050		1.500					1.500
164	1.350	1.350	1.050		1.500					1.500
165	0.800	0.800			1.500	1.050				1.500
166	1.350	1.350			1.500	1.050				1.500
167	0.800	0.800	1.050		1.500	1.050				1.500
168	1.350	1.350	1.050		1.500	1.050				1.500
169	0.800	0.800			1.500		1.050			1.500
170	1.350	1.350			1.500		1.050			1.500
171	0.800	0.800	1.050		1.500		1.050			1.500
172	1.350	1.350	1.050		1.500		1.050			1.500
173	0.800	0.800			1.500	1.050	1.050			1.500
174	1.350	1.350			1.500	1.050	1.050			1.500
175	0.800	0.800	1.050		1.500	1.050	1.050			1.500
176	1.350	1.350	1.050		1.500	1.050	1.050			1.500
177	0.800	0.800			1.500			1.050		1.500
178	1.350	1.350			1.500			1.050		1.500
179	0.800	0.800	1.050		1.500			1.050		1.500
180	1.350	1.350	1.050		1.500			1.050		1.500
181	0.800	0.800			1.500	1.050		1.050		1.500
182	1.350	1.350			1.500	1.050		1.050		1.500
183	0.800	0.800	1.050		1.500	1.050		1.050		1.500
184	1.350	1.350	1.050		1.500	1.050		1.050		1.500
185	0.800	0.800			1.500		1.050	1.050		1.500
186	1.350	1.350			1.500		1.050	1.050		1.500
187	0.800	0.800	1.050		1.500		1.050</td			



Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
208	1.350	1.350	1.050		1.050	1.050		1.500	1.500	
209	0.800	0.800					1.050	1.500	1.500	
210	1.350	1.350					1.050	1.500	1.500	
211	0.800	0.800	1.050				1.050	1.500	1.500	
212	1.350	1.350	1.050				1.050	1.500	1.500	
213	0.800	0.800			1.050		1.050	1.500	1.500	
214	1.350	1.350			1.050		1.050	1.500	1.500	
215	0.800	0.800	1.050		1.050		1.050	1.500	1.500	
216	1.350	1.350	1.050		1.050		1.050	1.500	1.500	
217	0.800	0.800				1.050	1.050	1.500	1.500	
218	1.350	1.350				1.050	1.050	1.500	1.500	
219	0.800	0.800	1.050			1.050	1.050	1.500	1.500	
220	1.350	1.350	1.050			1.050	1.050	1.500	1.500	
221	0.800	0.800			1.050	1.050	1.050	1.500	1.500	
222	1.350	1.350			1.050	1.050	1.050	1.500	1.500	
223	0.800	0.800	1.050		1.050	1.050	1.050	1.500	1.500	
224	1.350	1.350	1.050		1.050	1.050	1.050	1.500	1.500	
225	0.800	0.800		1.500			1.500	1.500		
226	1.350	1.350		1.500			1.500	1.500		
227	0.800	0.800	1.050	1.500			1.500	1.500		
228	1.350	1.350	1.050	1.500			1.500	1.500		
229	0.800	0.800		1.500	1.050		1.500	1.500		
230	1.350	1.350		1.500	1.050		1.500	1.500		
231	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050		1.500	1.500		
232	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050		1.500	1.500		
233	0.800	0.800		1.500		1.050	1.500	1.500		
234	1.350	1.350		1.500		1.050	1.500	1.500		
235	0.800	0.800	1.050	1.500		1.050	1.500	1.500		
236	1.350	1.350	1.050	1.500		1.050	1.500	1.500		
237	0.800	0.800		1.500	1.050	1.050	1.500	1.500		
238	1.350	1.350		1.500	1.050	1.050	1.500	1.500		
239	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050	1.050	1.500	1.500		
240	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050		1.500	1.500		
241	0.800	0.800		1.500		1.050	1.500	1.500		
242	1.350	1.350		1.500		1.050	1.500	1.500		
243	0.800	0.800	1.050	1.500		1.050	1.500	1.500		
244	1.350	1.350	1.050	1.500		1.050	1.500	1.500		
245	0.800	0.800		1.500	1.050		1.050	1.500		
246	1.350	1.350		1.500	1.050		1.050	1.500		
247	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050		1.050	1.500		
248	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050		1.050	1.500		
249	0.800	0.800		1.500		1.050	1.500	1.500		
250	1.350	1.350		1.500		1.050	1.500	1.500		
251	0.800	0.800	1.050	1.500		1.050	1.050	1.500		
252	1.350	1.350	1.050	1.500		1.050	1.050	1.500		
253	0.800	0.800		1.500	1.050	1.050	1.500	1.500		
254	1.350	1.350		1.500	1.050	1.050	1.500	1.500		
255	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050	1.050	1.500	1.500		
256	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050	1.500	1.500		

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
257	0.800	0.800								1.500
258	1.350	1.350								1.500
259	0.800	0.800	1.050							1.500
260	1.350	1.350	1.050							1.500
261	0.800	0.800			1.050					1.500
262	1.350	1.350			1.050					1.500
263	0.800	0.800	1.050		1.050					1.500
264	1.350	1.350	1.050		1.050					1.500
265	0.800	0.800					1.050			1.500
266	1.350	1.350					1.050			1.500
267	0.800	0.800	1.050				1.050			1.500
268	1.350	1.350	1.050				1.050			1.500
269	0.800	0.800				1.050	1.050			1.500
270	1.350	1.350				1.050	1.050			1.500
271	0.800	0.800	1.050			1.050	1.050			1.500
272	1.350	1.350	1.050			1.050	1.050			1.500
273	0.800	0.800					1.050			1.500
274	1.350	1.350					1.050			1.500
275	0.800	0.800	1.050				1.050			1.500
276	1.350	1.350	1.050				1.050			1.500
277	0.800	0.800			1.050			1.050		1.500
278	1.350	1.350			1.050			1.050		1.500
279	0.800	0.800	1.050		1.050			1.050		1.500
280	1.350	1.350	1.050		1.050			1.050		1.500
281	0.800	0.800				1.050	1.050			1.500
282	1.350	1.350				1.050	1.050			1.500
283	0.800	0.800	1.050				1.050	1.050		1.500
284										

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
306	1.350	1.350		1.500			1.050			1.500
307	0.800	0.800	1.050	1.500			1.050			1.500
308	1.350	1.350	1.050	1.500			1.050			1.500
309	0.800	0.800		1.500	1.050		1.050			1.500
310	1.350	1.350		1.500	1.050		1.050			1.500
311	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050		1.050			1.500
312	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050		1.050			1.500
313	0.800	0.800		1.500		1.050	1.050			1.500
314	1.350	1.350		1.500		1.050	1.050			1.500
315	0.800	0.800	1.050	1.500		1.050	1.050			1.500
316	1.350	1.350	1.050	1.500		1.050	1.050			1.500
317	0.800	0.800		1.500	1.050	1.050	1.050			1.500
318	1.350	1.350		1.500	1.050	1.050	1.050			1.500
319	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050	1.050	1.050			1.500
320	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050	1.050			1.500
321	0.800	0.800					1.500			1.500
322	1.350	1.350					1.500			1.500
323	0.800	0.800	1.050				1.500			1.500
324	1.350	1.350	1.050				1.500			1.500
325	0.800	0.800		1.050			1.500			1.500
326	1.350	1.350		1.050			1.500			1.500
327	0.800	0.800	1.050		1.050		1.500			1.500
328	1.350	1.350	1.050		1.050		1.500			1.500
329	0.800	0.800			1.050		1.500			1.500
330	1.350	1.350			1.050		1.500			1.500
331	0.800	0.800	1.050			1.050	1.500			1.500
332	1.350	1.350	1.050			1.050	1.500			1.500
333	0.800	0.800		1.050	1.050		1.500			1.500
334	1.350	1.350		1.050	1.050		1.500			1.500
335	0.800	0.800	1.050		1.050	1.050	1.500			1.500
336	1.350	1.350	1.050		1.050	1.050	1.500			1.500
337	0.800	0.800				1.050	1.500			1.500
338	1.350	1.350				1.050	1.500			1.500
339	0.800	0.800	1.050			1.050	1.500			1.500
340	1.350	1.350	1.050			1.050	1.500			1.500
341	0.800	0.800		1.050		1.050	1.500			1.500
342	1.350	1.350		1.050		1.050	1.500			1.500
343	0.800	0.800	1.050		1.050	1.050	1.500			1.500
344	1.350	1.350	1.050		1.050	1.050	1.500			1.500
345	0.800	0.800			1.050	1.050	1.500			1.500
346	1.350	1.350			1.050	1.050	1.500			1.500
347	0.800	0.800	1.050			1.050	1.050	1.500		1.500
348	1.350	1.350	1.050			1.050	1.050	1.500		1.500
349	0.800	0.800		1.050	1.050	1.050	1.500			1.500
350	1.350	1.350		1.050	1.050	1.050	1.500			1.500
351	0.800	0.800	1.050		1.050	1.050	1.500			1.500
352	1.350	1.350	1.050		1.050	1.050	1.500			1.500
353	0.800	0.800		1.500			1.500			1.500
354	1.350	1.350		1.500			1.500			1.500

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
355	0.800	0.800	1.050	1.500					1.500	1.500
356	1.350	1.350	1.050	1.500					1.500	1.500
357	0.800	0.800		1.500	1.050				1.500	1.500
358	1.350	1.350		1.500	1.050				1.500	1.500
359	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050				1.500	1.500
360	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050			1.500	1.500
361	0.800	0.800		1.500		1.050			1.500	1.500
362	1.350	1.350			1.500	1.050			1.500	1.500
363	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050				1.500	1.500
364	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050			1.500	1.500
365	0.800	0.800		1.500	1.050	1.050			1.500	1.500
366	1.350	1.350		1.500	1.050	1.050			1.500	1.500
367	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050	1.050			1.500	1.500
368	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050			1.500	1.500
369	0.800	0.800		1.500				1.050	1.500	1.500
370	1.350	1.350			1.500			1.050	1.500	1.500
371	0.800	0.800	1.050	1.500				1.050	1.500	1.500
372	1.350	1.350	1.050	1.500				1.050	1.500	1.500
373	0.800	0.800		1.500	1.050			1.050	1.500	1.500
374	1.350	1.350		1.500	1.050			1.050	1.500	1.500
375	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050			1.050	1.500	1.500
376	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050		1.050	1.500	1.500
377	0.800	0.800		1.500			1.050	1.050	1.500	1.500
378	1.350	1.350			1.500		1.050	1.050	1.500	1.500
379	0.800	0.800	1.050	1.500			1.050	1.050	1.5	

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
404	1.350	1.350	1.050				1.050		1.500	1.500
405	0.800	0.800			1.050		1.050		1.500	1.500
406	1.350	1.350			1.050		1.050		1.500	1.500
407	0.800	0.800	1.050		1.050		1.050		1.500	1.500
408	1.350	1.350	1.050		1.050		1.050		1.500	1.500
409	0.800	0.800				1.050	1.050		1.500	1.500
410	1.350	1.350				1.050	1.050		1.500	1.500
411	0.800	0.800	1.050			1.050	1.050		1.500	1.500
412	1.350	1.350	1.050			1.050	1.050		1.500	1.500
413	0.800	0.800			1.050	1.050	1.050		1.500	1.500
414	1.350	1.350			1.050	1.050	1.050		1.500	1.500
415	0.800	0.800	1.050		1.050	1.050	1.050		1.500	1.500
416	1.350	1.350	1.050		1.050	1.050	1.050		1.500	1.500
417	0.800	0.800		1.500				1.500	1.500	
418	1.350	1.350		1.500				1.500	1.500	
419	0.800	0.800	1.050	1.500				1.500	1.500	
420	1.350	1.350	1.050	1.500				1.500	1.500	
421	0.800	0.800		1.500	1.050			1.500	1.500	
422	1.350	1.350		1.500	1.050			1.500	1.500	
423	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050			1.500	1.500	
424	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050			1.500	1.500	
425	0.800	0.800		1.500		1.050		1.500	1.500	
426	1.350	1.350		1.500		1.050		1.500	1.500	
427	0.800	0.800	1.050	1.500		1.050		1.500	1.500	
428	1.350	1.350	1.050	1.500		1.050		1.500	1.500	
429	0.800	0.800		1.500	1.050	1.050		1.500	1.500	
430	1.350	1.350		1.500	1.050	1.050		1.500	1.500	
431	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050	1.050		1.500	1.500	
432	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050		1.500	1.500	
433	0.800	0.800		1.500			1.050		1.500	1.500
434	1.350	1.350		1.500			1.050		1.500	1.500
435	0.800	0.800	1.050	1.500			1.050		1.500	1.500
436	1.350	1.350	1.050	1.500			1.050		1.500	1.500
437	0.800	0.800		1.500	1.050		1.050		1.500	1.500
438	1.350	1.350		1.500	1.050		1.050		1.500	1.500
439	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050	1.050		1.500	1.500	
440	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050			1.500	1.500	
441	0.800	0.800		1.500		1.050	1.050		1.500	1.500
442	1.350	1.350		1.500		1.050	1.050		1.500	1.500
443	0.800	0.800	1.050	1.500		1.050	1.050		1.500	1.500
444	1.350	1.350	1.050	1.500		1.050	1.050		1.500	1.500
445	0.800	0.800		1.500	1.050	1.050	1.050		1.500	1.500
446	1.350	1.350		1.500	1.050	1.050	1.050		1.500	1.500
447	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050	1.050	1.050		1.500	1.500
448	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050	1.050		1.500	1.500
449	0.800	0.800						1.500	1.500	1.500
450	1.350	1.350						1.500	1.500	1.500
451	0.800	0.800	1.050					1.500	1.500	1.500
452	1.350	1.350	1.050					1.500	1.500	1.500

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
453	0.800	0.800				1.050			1.500	1.500
454	1.350	1.350				1.050			1.500	1.500
455	0.800	0.800	1.050			1.050			1.500	1.500
456	1.350	1.350	1.050			1.050			1.500	1.500
457	0.800	0.800					1.050		1.500	1.500
458	1.350	1.350					1.050		1.500	1.500
459	0.800	0.800	1.050				1.050		1.500	1.500
460	1.350	1.350	1.050				1.050		1.500	1.500
461	0.800	0.800				1.050	1.050		1.500	1.500
462	1.350	1.350				1.050	1.050		1.500	1.500
463	0.800	0.800	1.050			1.050	1.050		1.500	1.500
464	1.350	1.350	1.050			1.050	1.050		1.500	1.500
465	0.800	0.800						1.050	1.500	1.500
466	1.350	1.350						1.050	1.500	1.500
467	0.800	0.800	1.050					1.050	1.500	1.500
468	1.350	1.350	1.050					1.050	1.500	1.500
469	0.800	0.800				1.050		1.050	1.500	1.500
470	1.350	1.350				1.050		1.050	1.500	1.500
471	0.800	0.800	1.050			1.050		1.050	1.500	1.500
472	1.350	1.350	1.050			1.050		1.050	1.500	1.500
473	0.800	0.800					1.050	1.050	1.500	1.500
474	1.350	1.350					1.050	1.050	1.500	1.500
475	0.800	0.800	1.050				1.050	1.050	1.500	1.500
476	1.350	1.350	1.050				1.050	1.050	1.500	1.500
477	0.800									



Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
502	1.350	1.350		1.500	1.050		1.050	1.500	1.500	1.500
503	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050		1.050	1.500	1.500	1.500
504	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050		1.050	1.500	1.500	1.500
505	0.800	0.800		1.500		1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
506	1.350	1.350		1.500		1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
507	0.800	0.800	1.050	1.500		1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
508	1.350	1.350	1.050	1.500		1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
509	0.800	0.800		1.500	1.050	1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
510	1.350	1.350		1.500	1.050	1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
511	0.800	0.800	1.050	1.500	1.050	1.050	1.050	1.500	1.500	1.500
512	1.350	1.350	1.050	1.500	1.050	1.050	1.050	1.500	1.500	1.500

2. Coeficientes para situaciones accidentales de incendio

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
1	1.000	1.000								
2	1.000	1.000	0.700							
3	1.000	1.000		0.700						
4	1.000	1.000	0.700		0.700					
5	1.000	1.000			0.700					
6	1.000	1.000	0.700			0.700				
7	1.000	1.000			0.700	0.700				
8	1.000	1.000	0.700		0.700	0.700				
9	1.000	1.000				0.700				
10	1.000	1.000	0.700			0.700				
11	1.000	1.000			0.700		0.700			
12	1.000	1.000	0.700		0.700		0.700			
13	1.000	1.000				0.700	0.700			
14	1.000	1.000	0.700			0.700	0.700			
15	1.000	1.000			0.700	0.700	0.700			
16	1.000	1.000	0.700			0.700				
17	1.000	1.000								
18	1.000	1.000								
19	1.000	1.000								
20	1.000	1.000								
21	1.000	1.000								
22	1.000	1.000								
23	1.000	1.000								
24	1.000	1.000								
25	1.000	1.000								
26	1.000	1.000								
27	1.000	1.000								
28	1.000	1.000								
29	1.000	1.000								
30	1.000	1.000								
31	1.000	1.000								
32	1.000	1.000								
33	1.000	1.000								
34	1.000	1.000								
35	1.000	1.000								
36	1.000	1.000								
37	1.000	1.000								
38	1.000	1.000								
39	1.000	1.000								
40	1.000	1.000								
41	1.000	1.000								
42	1.000	1.000								
43	1.000	1.000								
44	1.000	1.000								
45	1.000	1.000								
46	1.000	1.000								
47	1.000	1.000								
48	1.000	1.000								
49	1.000	1.000								
50	1.000	1.000								
51	1.000	1.000								
52	1.000	1.000								
53	1.000	1.000								
54	1.000	1.000								
55	1.000	1.000								
56	1.000	1.000								
57	1.000	1.000								
58	1.000	1.000								
59	1.000	1.000								
60	1.000	1.000								
61	1.000	1.000								
62	1.000	1.000								
63	1.000	1.000								

■ Tensiones sobre el terreno

Acciones características

■ Desplazamientos

Acciones características

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
1	1.000	1.000								
2	1.000	1.000	1.000							
3	1.000	1.000		1.000						
4	1.000	1.000	1.000		1.000					
5	1.000	1.000			1.000					
6	1.000	1.000	1.000			1.000				
7	1.000	1.000			1.000	1.000				
8	1.000	1.000	1.000		1.000					
9	1.000	1.000				1.000				
10	1.000	1.000	1.000							



Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
64	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000		
65	1.000	1.000						1.000		
66	1.000	1.000	1.000					1.000		
67	1.000	1.000		1.000				1.000		
68	1.000	1.000	1.000		1.000			1.000		
69	1.000	1.000			1.000			1.000		
70	1.000	1.000	1.000			1.000		1.000		
71	1.000	1.000			1.000	1.000		1.000		
72	1.000	1.000	1.000		1.000	1.000		1.000		
73	1.000	1.000				1.000		1.000		
74	1.000	1.000	1.000			1.000		1.000		
75	1.000	1.000		1.000		1.000		1.000		
76	1.000	1.000	1.000		1.000		1.000		1.000	
77	1.000	1.000			1.000	1.000		1.000		
78	1.000	1.000	1.000			1.000	1.000		1.000	
79	1.000	1.000			1.000	1.000	1.000			
80	1.000	1.000	1.000		1.000	1.000	1.000			
81	1.000	1.000		1.000				1.000		
82	1.000	1.000	1.000					1.000		
83	1.000	1.000		1.000	1.000			1.000		
84	1.000	1.000	1.000	1.000				1.000		
85	1.000	1.000		1.000		1.000		1.000		
86	1.000	1.000	1.000	1.000				1.000		
87	1.000	1.000		1.000	1.000	1.000		1.000		
88	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000			1.000		
89	1.000	1.000		1.000		1.000		1.000		
90	1.000	1.000	1.000			1.000		1.000		
91	1.000	1.000		1.000	1.000			1.000		
92	1.000	1.000	1.000	1.000		1.000		1.000		
93	1.000	1.000		1.000	1.000	1.000		1.000		
94	1.000	1.000	1.000	1.000		1.000	1.000		1.000	
95	1.000	1.000		1.000	1.000	1.000		1.000		
96	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000		1.000		
97	1.000	1.000				1.000	1.000			
98	1.000	1.000	1.000				1.000	1.000		
99	1.000	1.000			1.000		1.000	1.000		
100	1.000	1.000	1.000		1.000		1.000	1.000		
101	1.000	1.000			1.000		1.000	1.000		
102	1.000	1.000	1.000			1.000	1.000	1.000		
103	1.000	1.000			1.000	1.000	1.000	1.000		
104	1.000	1.000	1.000		1.000	1.000		1.000		
105	1.000	1.000				1.000	1.000	1.000		
106	1.000	1.000	1.000			1.000	1.000	1.000		
107	1.000	1.000		1.000		1.000	1.000	1.000		
108	1.000	1.000		1.000		1.000	1.000	1.000		
109	1.000	1.000			1.000	1.000	1.000	1.000		
110	1.000	1.000	1.000			1.000	1.000	1.000		
111	1.000	1.000			1.000	1.000	1.000	1.000		
112	1.000	1.000	1.000		1.000	1.000	1.000	1.000		

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
113	1.000	1.000			1.000				1.000	1.000
114	1.000	1.000	1.000		1.000				1.000	1.000
115	1.000	1.000			1.000	1.000			1.000	1.000
116	1.000	1.000	1.000		1.000	1.000			1.000	1.000
117	1.000	1.000			1.000		1.000		1.000	1.000
118	1.000	1.000	1.000		1.000	1.000			1.000	1.000
119	1.000	1.000			1.000	1.000	1.000		1.000	1.000
120	1.000	1.000	1.000		1.000	1.000	1.000		1.000	1.000
121	1.000	1.000			1.000			1.000	1.000	1.000
122	1.000	1.000	1.000		1.000			1.000	1.000	1.000
123	1.000	1.000			1.000	1.000		1.000	1.000	1.000
124	1.000	1.000	1.000		1.000	1.000		1.000	1.000	1.000
125	1.000	1.000			1.000		1.000	1.000	1.000	1.000
126	1.000	1.000	1.000		1.000	1.000		1.000	1.000	1.000
127	1.000	1.000			1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
128	1.000	1.000	1.000		1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
129	1.000	1.000								1.000
130	1.000	1.000	1.000							1.000
131	1.000	1.000				1.000				1.000
132	1.000	1.000	1.000			1.000				1.000
133	1.000	1.000					1.000			1.000
134	1.000	1.000	1.000				1.000			1.000
135	1.000	1.000				1.000	1.000			1.000
136	1.000	1.000	1.000			1.000	1.000			1.000
137	1.000	1.000						1.000		1.000
138	1.000	1.000	1.000					1.000		1.000
139	1.000	1.000				1.000		1.000		1.000
140	1.000	1.000	1.000			1.000		1.000		1.000
141	1.000	1.000					1.000	1.000		1.000
142	1.000									



Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
162	1.000	1.000	1.000					1.000		1.000
163	1.000	1.000			1.000			1.000		1.000
164	1.000	1.000	1.000		1.000			1.000		1.000
165	1.000	1.000			1.000			1.000		1.000
166	1.000	1.000	1.000		1.000			1.000		1.000
167	1.000	1.000			1.000	1.000		1.000		1.000
168	1.000	1.000	1.000		1.000	1.000		1.000		1.000
169	1.000	1.000				1.000	1.000		1.000	
170	1.000	1.000	1.000			1.000	1.000		1.000	
171	1.000	1.000			1.000		1.000			1.000
172	1.000	1.000	1.000		1.000		1.000			1.000
173	1.000	1.000			1.000	1.000	1.000			1.000
174	1.000	1.000	1.000			1.000	1.000	1.000		1.000
175	1.000	1.000			1.000	1.000	1.000			1.000
176	1.000	1.000	1.000		1.000	1.000	1.000			1.000
177	1.000	1.000			1.000			1.000		1.000
178	1.000	1.000	1.000				1.000			1.000
179	1.000	1.000		1.000	1.000			1.000		1.000
180	1.000	1.000	1.000	1.000			1.000			1.000
181	1.000	1.000		1.000		1.000			1.000	
182	1.000	1.000	1.000	1.000			1.000			1.000
183	1.000	1.000		1.000	1.000		1.000			1.000
184	1.000	1.000	1.000	1.000			1.000			1.000
185	1.000	1.000		1.000		1.000	1.000			1.000
186	1.000	1.000	1.000	1.000			1.000			1.000
187	1.000	1.000		1.000	1.000		1.000			1.000
188	1.000	1.000	1.000	1.000			1.000	1.000		1.000
189	1.000	1.000		1.000	1.000	1.000			1.000	
190	1.000	1.000	1.000		1.000	1.000	1.000			1.000
191	1.000	1.000		1.000	1.000	1.000			1.000	
192	1.000	1.000	1.000	1.000		1.000	1.000			1.000
193	1.000	1.000					1.000	1.000		
194	1.000	1.000	1.000				1.000	1.000		
195	1.000	1.000		1.000			1.000	1.000		
196	1.000	1.000	1.000		1.000			1.000	1.000	
197	1.000	1.000			1.000			1.000	1.000	
198	1.000	1.000	1.000			1.000		1.000		1.000
199	1.000	1.000		1.000	1.000		1.000	1.000		
200	1.000	1.000	1.000		1.000	1.000		1.000		1.000
201	1.000	1.000				1.000		1.000		1.000
202	1.000	1.000	1.000			1.000		1.000	1.000	
203	1.000	1.000			1.000		1.000	1.000		1.000
204	1.000	1.000	1.000		1.000		1.000	1.000		1.000
205	1.000	1.000			1.000	1.000		1.000		1.000
206	1.000	1.000	1.000			1.000	1.000			1.000
207	1.000	1.000			1.000	1.000		1.000	1.000	
208	1.000	1.000	1.000		1.000	1.000		1.000	1.000	
209	1.000	1.000		1.000				1.000	1.000	
210	1.000	1.000	1.000				1.000	1.000		1.000

Comb.	PP	CM	Qa (C)	Qa (G2)	Qa (1) (C)	Qa (2) (C)	Qa (3) (C)	Qa (1) (G2)	Qa (2) (G2)	Qa (3) (G2)
211	1.000	1.000			1.000	1.000				1.000
212	1.000	1.000	1.000		1.000	1.000				1.000
213	1.000	1.000			1.000			1.000		1.000
214	1.000	1.000	1.000		1.000			1.000		1.000
215	1.000	1.000			1.000	1.000				1.000
216	1.000	1.000	1.000		1.000	1.000	1.000			1.000
217	1.000	1.000			1.000			1.000		1.000
218	1.000	1.000	1.000		1.000				1.000	1.000
219	1.000	1.000			1.000	1.000			1.000	1.000
220	1.000	1.000	1.000		1.000	1.000			1.000	1.000
221	1.000	1.000			1.000			1.000		1.000
222	1.000	1.000	1.000		1.000			1.000		1.000
223	1.000	1.000			1.000	1.000	1.000			1.000
224	1.000	1.000	1.000		1.000	1.000	1.000			1.000
225	1.000	1.000							1.000	1.000
226	1.000	1.000	1.000						1.000	1.000
227	1.000	1.000				1.000			1.000	1.000
228	1.000	1.000	1.000			1.000			1.000	1.000
229	1.000	1.000					1.000		1.000	1.000
230	1.000	1.000	1.000				1.000		1.000	1.000
231	1.000	1.000				1.000	1.000		1.000	1.000
232	1.000	1.000	1.000			1.000	1.000		1.000	1.000
233	1.000	1.000						1.000	1.000	1.000
234	1.000	1.000	1.000					1.000	1.000	1.000
235	1.000	1.000				1.000		1.000	1.000	1.000
236	1.000	1.000	1.000			1.000		1.000	1.000	1.000
237	1.000	1.000				1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
238	1.000	1.000								