

|--|

## RESIDENCIA DE LA TERCERA EDAD

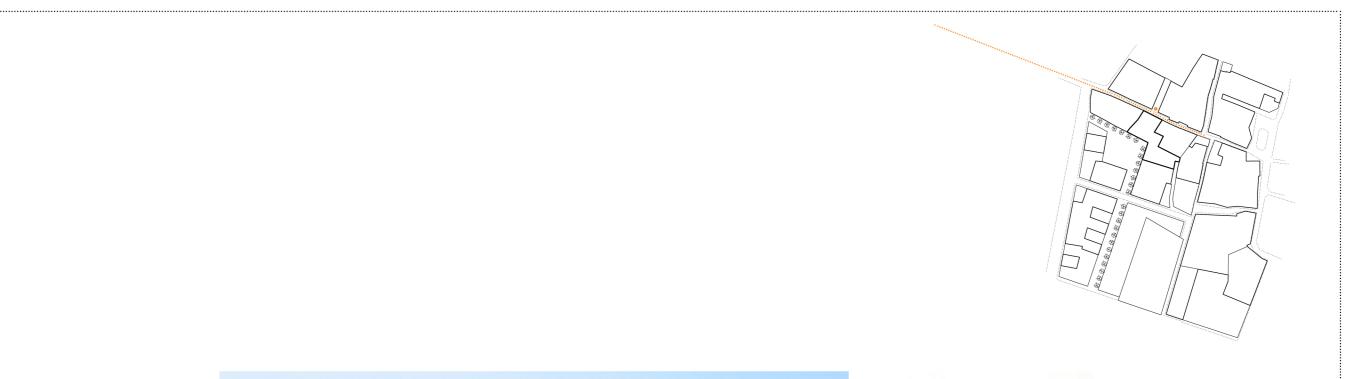
TALLER 5 JOSÉ ANTONIO JUAN MARÍN

















|--|

## RESIDENCIA DE LA TERCERA EDAD

TALLER 5 JOSÉ ANTONIO JUAN MARÍN









IMAGEN EXTERIOR\_st. catherine's college in oxford. ARNE JACOBSEN

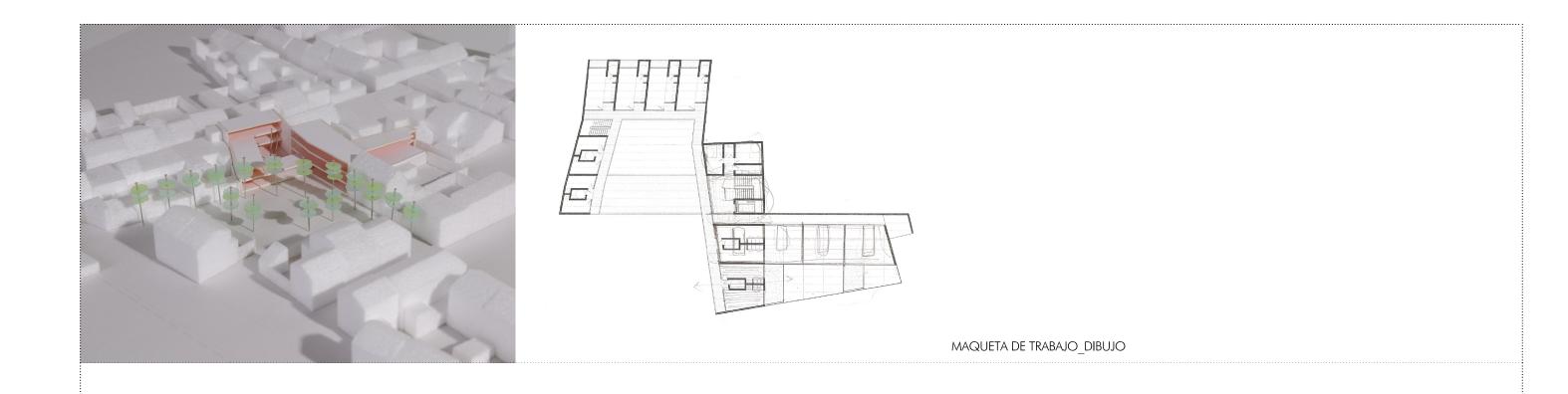
CUBIERTA AJARDINADA\_danish national bank in copenhaguen. ARNE JACOBSEN





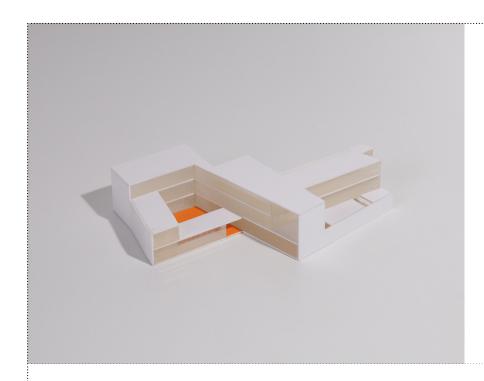


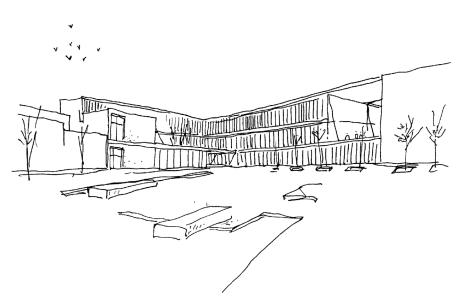








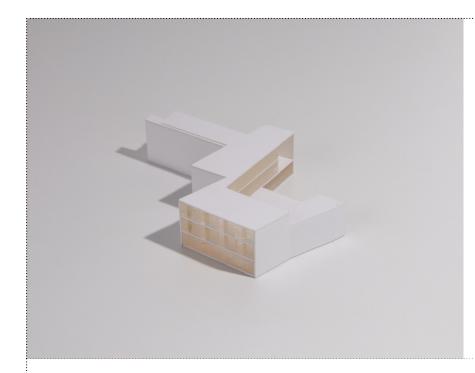


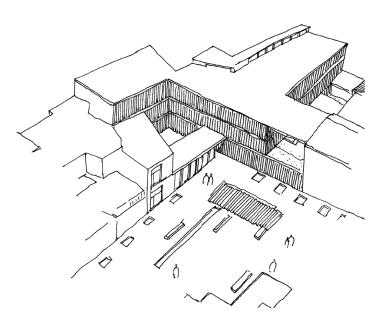


MAQUETA DE TRABAJO\_BOCETO

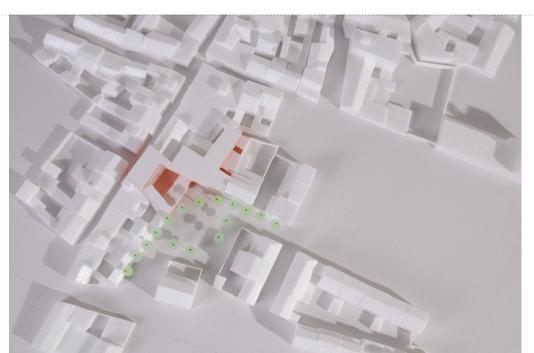


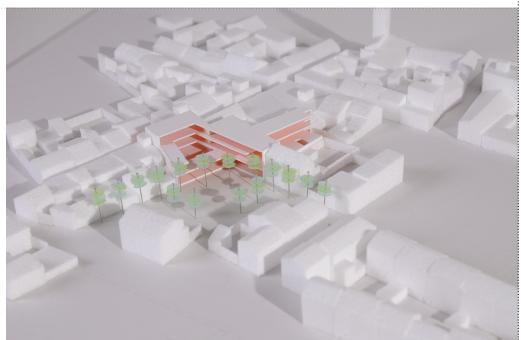


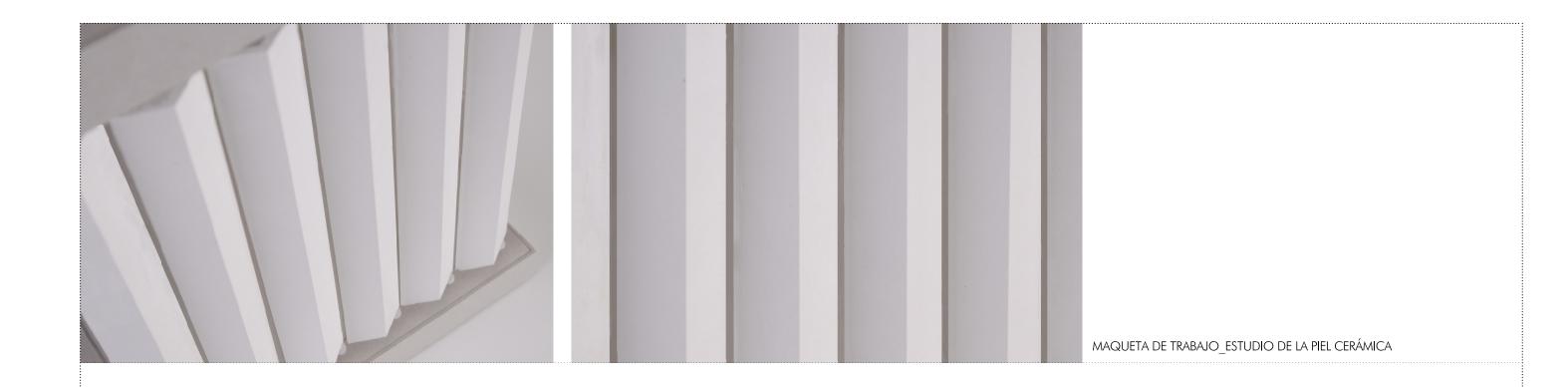




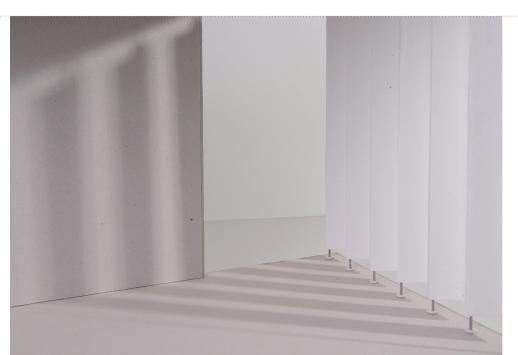
MAQUETA DE TRABAJO\_BOCETO

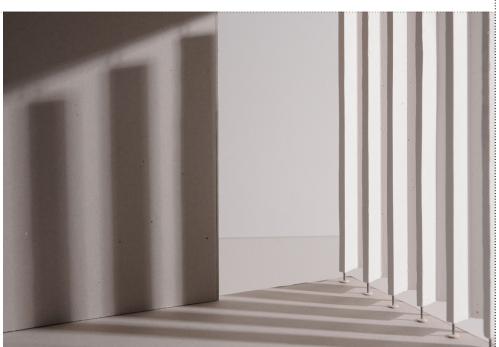


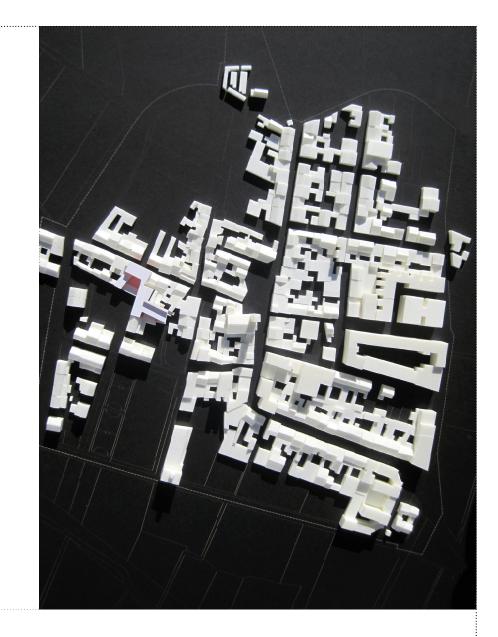




MAQUETA DE TRABAJO\_JUEGO DE LUCES

















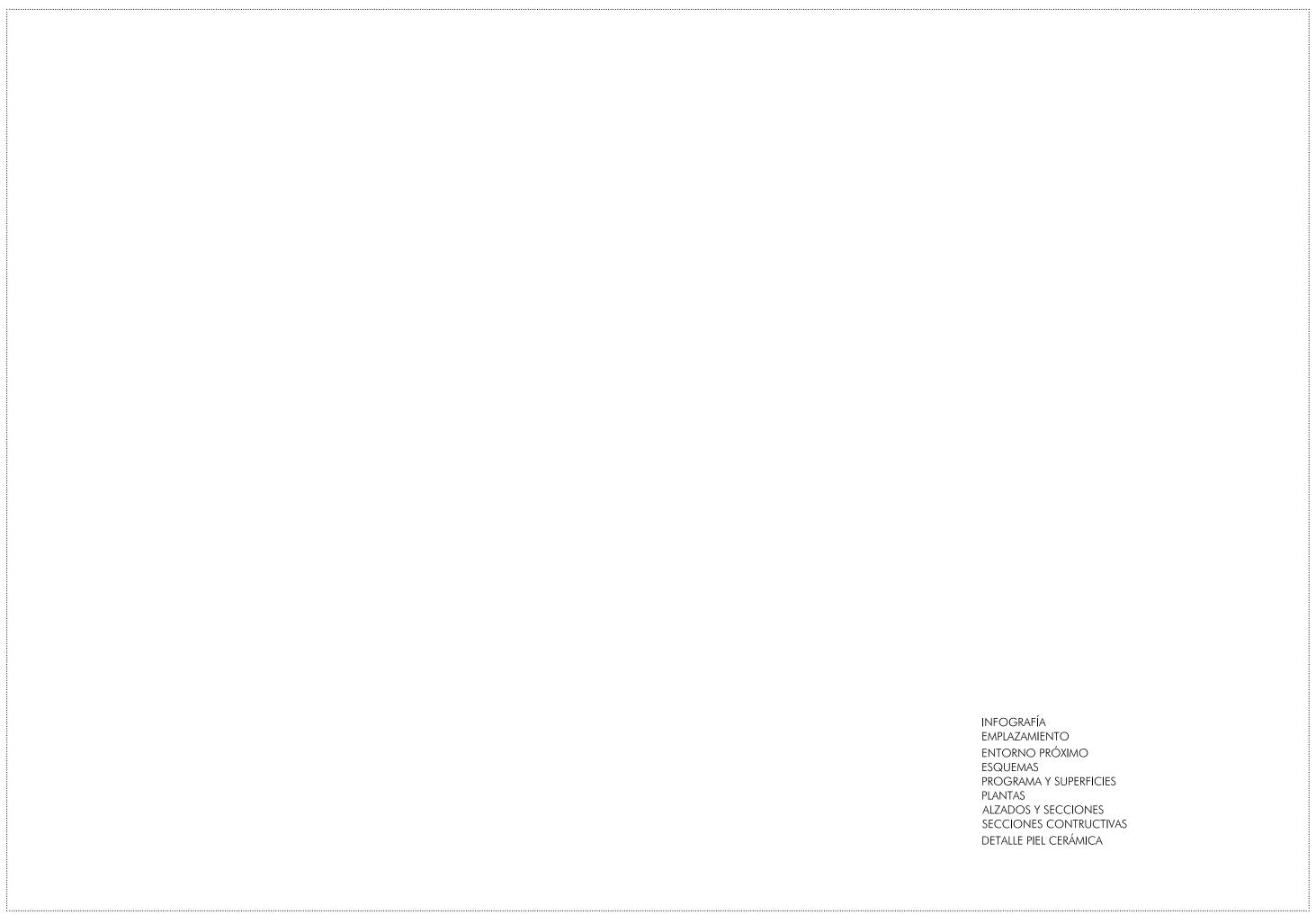




MAQUETA DEFINITIVA







|--|

## RESIDENCIA DE LA TERCERA EDAD

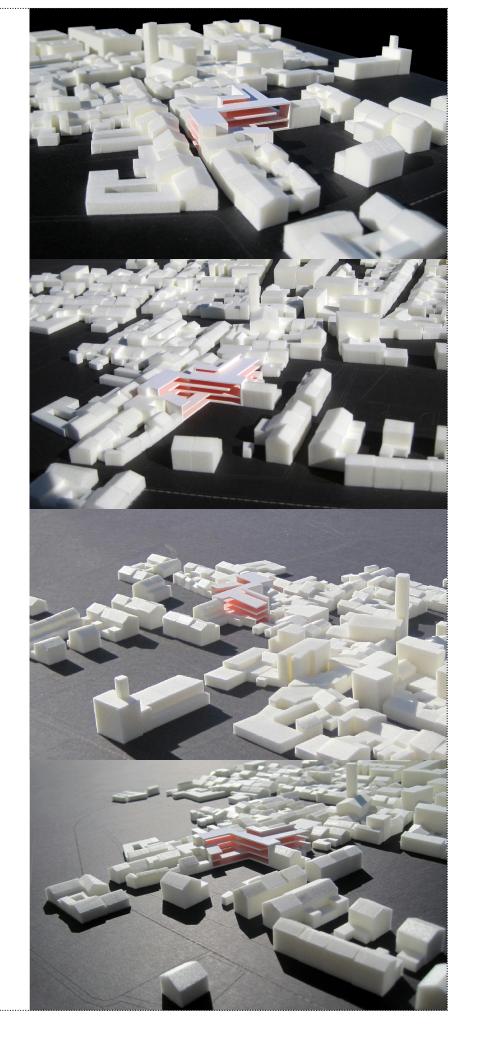
TALLER 5 JOSÉ ANTONIO JUAN MARÍN

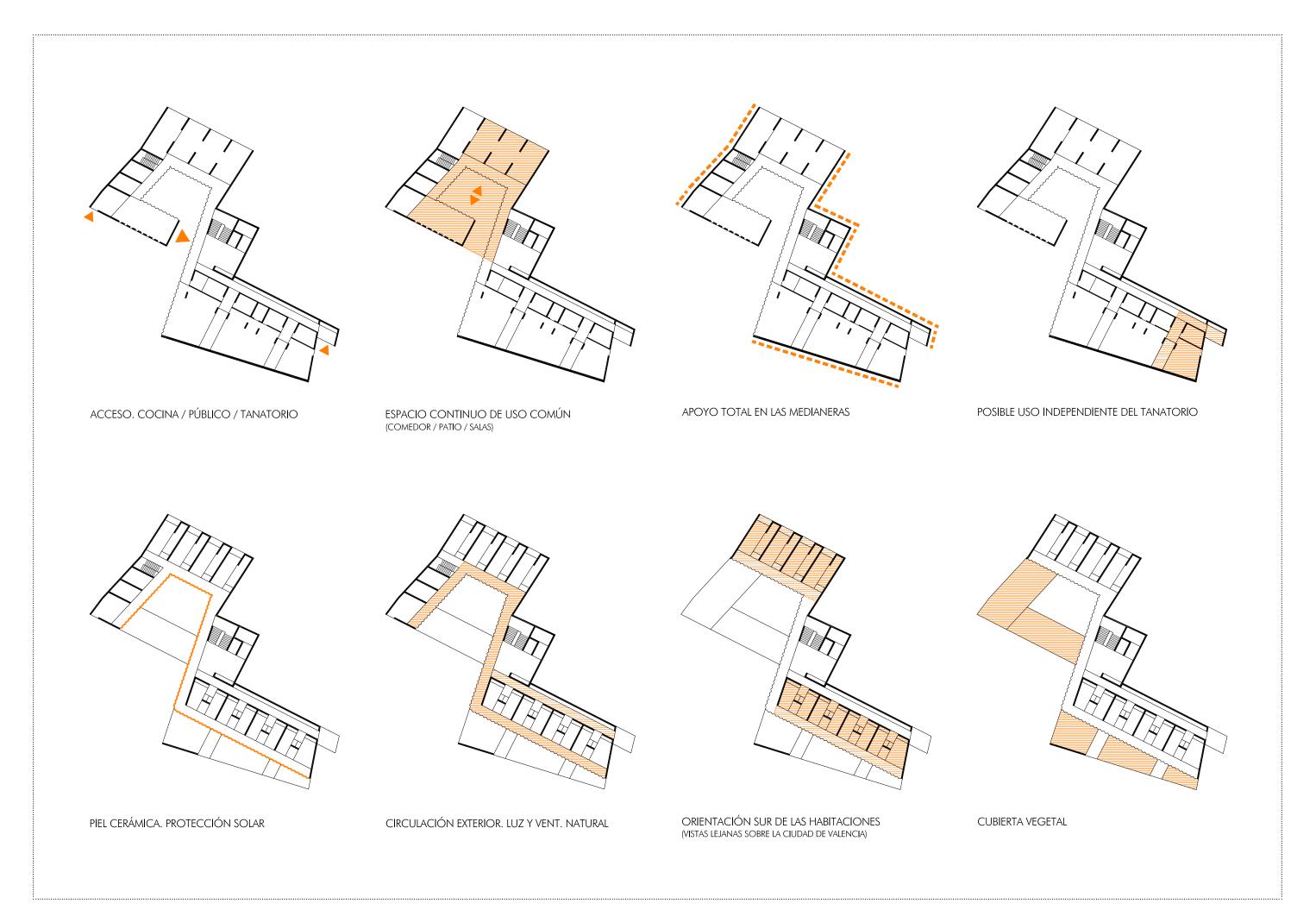












## LEYENDA 01 ACCESO PRINCIPAL 24,00 m<sup>2</sup> 02 PATIO 92,00 **m**<sup>2</sup> 03 recepc**i**ón 38,00 **m**<sup>2</sup> 04 COMUNICACIÓN VERTICAL 26,50 **m**<sup>2</sup> 05 ALMACÉN 3,85 m<sup>2</sup> 06 CUARTO DE INSTALACIONES 9,45 **m**<sup>2</sup> 56,60 **m**<sup>2</sup> 07 COMEDOR 08 COC**I**NA\_LAVADO 8,75 **m**<sup>2</sup> 09 COCINA\_PREPARACIÓN Y COCCIÓN 13,00 **m**<sup>2</sup> 10 LAVANDERÍA Y PLANCHA 13,50 **m**<sup>2</sup> 13,50 **m**<sup>2</sup> 11 CUARTO DE BAÑO GERIÁTRICO 12 SALA DE CONFERENCIAS MULT**I**USO 40,30 **m**<sup>2</sup> 13 SALA DE JUEGOS 17,00 **m**<sup>2</sup> 14 SALA DE ESTAR 17,00 **m**<sup>2</sup> 17,00 **m**<sup>2</sup> 15 SALA DE TELEV**ISI**ÓN 16 ZONA INFORMÁTICA 17,00 **m**<sup>2</sup> 9,50 **m**<sup>2</sup> 17 JARDINERA / HUECO A TRIPLE ALTURA 18 ACCESO TANATOR**I**O 11,30 **m**<sup>2</sup> 19 VESTUAR**I**O PERSONAL 8,00 **m**<sup>2</sup> 20 ASEOS COMUNES 11,00 **m**<sup>2</sup> 21 VEST**Í**BULO 9,70 **m**<sup>2</sup> 22 ALMACÉN AULA TALLER / GIMNASIO 5,90 **m**<sup>2</sup> 23 SALA DE MASAJES 11,00 **m**<sup>2</sup> 24 CUARTO DE BAÑO TANATOR**I**O 11,60 **m**<sup>2</sup> 25 SALA DE DESCANSO DE PERSONAL 33,00 **m**<sup>2</sup> 26 administración 22,50 **m**<sup>2</sup> 27 DESPACHO DE DIRECCIÓN 28 AULA TALLER 35,00 **m**<sup>2</sup> 29 SALA DE TERAP**I**A 20,00 m<sup>2</sup> 30 SALA DE REHABILITACIÓN / GIMNASIO 30,70 **m**<sup>2</sup> 35,00 m<sup>2</sup> 32 SALA DE ESTAR A COLON**I**ZAR 38,00 **m**<sup>2</sup> 33 CUBIERTA AJARDINADA 257,00 **m**<sup>2</sup> 34 ENFERMERÍA DE ATENCIÓN CONTINUA 21,75 **m**<sup>2</sup> 13,50 **m**<sup>2</sup> 35 DESPACHO DE MÉDICO 36 DESPACHO DE ASISTENTE SOCIAL 13,50 **m**<sup>2</sup> 37 VESTÍBULO ACCESO APARTAMENTO 1,65 **m**<sup>2</sup> 38 APARTAMENTO 31,25 **m**<sup>2</sup> 39 VESTÍBULO ACCESO HABITACIONES 40 HABÍTACIÓN INDIVIDUAL 11,75 **m**<sup>2</sup> 41 ACCESO A CUBIERTA 7,75 **m**<sup>2</sup> 42 CASETÓN INSTALACIONES 31,25 **m**<sup>2</sup>

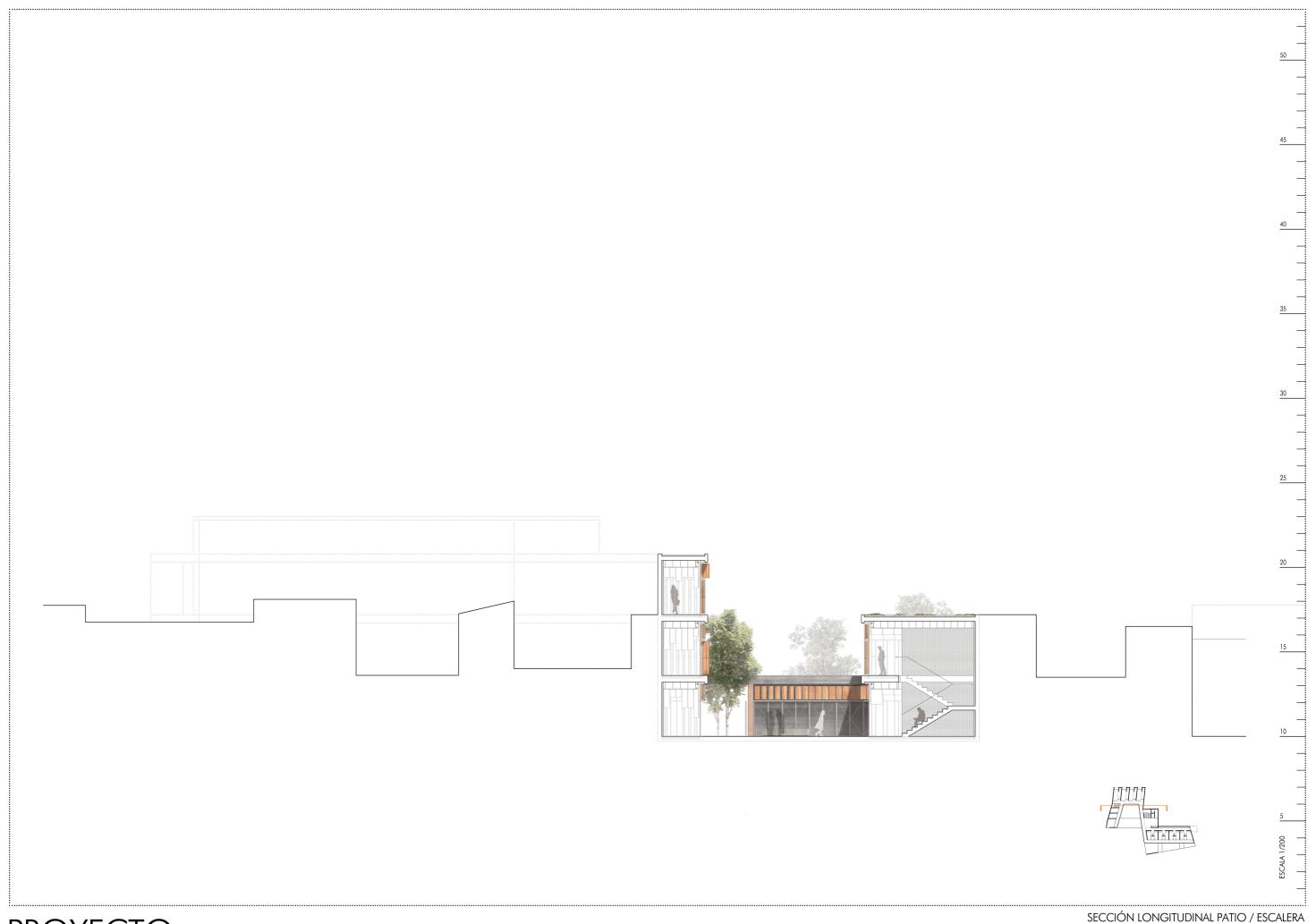










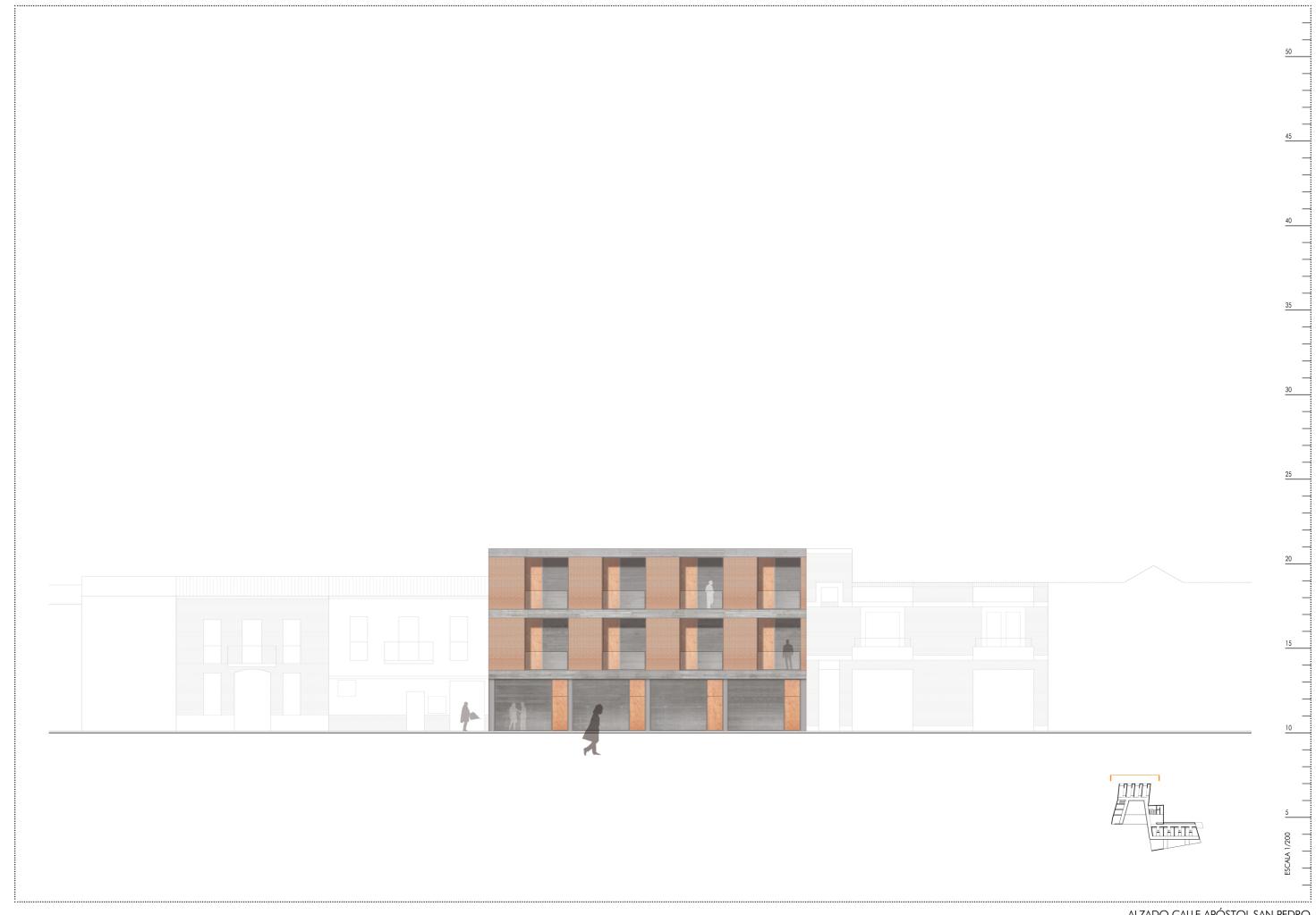




















### C CUBIERTAS

C1 CUBIERTA INVERTIDA Y TRANSITABLE COMPUESTA DE: CAPA AUXILIAR ANTIPUNZONANTE DE FIELTRO SINTÉTICO (e=2.6mm).
MEMBRANA IMPERMEABILIZANTE CON LÁMINA DE IVC (e=1.2mm).
LOSA FILTRANTE 60x60 cm DE HORMIGÓN LIGERO (e=30mm) Y AISLANTE RÍGIDO (e=30mm).

C2 CUBIERTA ECOLÓGICA INVERTIDA Y TRANSITABLE COMPUESTA DE:

CAPA ALVILLAR ANTIPUNZONANTE DE FIELTRO SINTÉTICO (e=2.6mm).

MEMBRANA IMPERMÉABILIZANTE CON LÁMINA DE PVC (e=1.2mm), RESISTENTE A RAÍCES.

LOSA FILTRANTE 60x60 cm DE HORMIGÓN LIGERO (e=30mm) Y AISLANTE RÍGIDO (e=30mm).

LOSA FILIMANTE ORBODO DE FILOMANIGO N'ILICERO (BESUMMI) I AISLANTE RIGILO (BESUMMI). ZONA VEGETAL SUSTRATO ECOLÓGICO ESPECIAL (B=70/100mm). PLANTAS TAPIZANTES AUTÓCTONAS SELECCIONADAS EN FUNCIÓN DE LA CLIMATOLOGÍA LOCAL.

LOSA FILTRANTE 60x60 cm DE HORMIGÓN LIGERO (e=30mm) Y AISLANTE RÍGIDO (e=30mm)

C3 ALBARDILLA METÁLICA MEDIANTE PLANCHA DE ALUMINIO ANODIZADO PLEGADA Y REMACHADA. ACABADO LACADO RAL 9022.

S1 FORJADO DE LOSA DE HORMIGÓN ARMADO DE 25CM DE ESPESOR.

S2 ZUNCHO PERIMETRAL

53 MURO DE UN PIE Y MEDIO DE LADRILLO CARAVISTA TIPO KLÍNKER DE 24x11.5x4cm DE COLOR ROJO TOMADO CON MORTERO COLOREADO DEL MISMO COLOR, TENDEL LIGERAMENTE REHUNDIDO Y LLAGA ENRASADA. APAREJO FLAMENCO (TRADICIONAL EN LA COMARCA DE L'HORTA NORD DE VALENCIA).

S4 MURO DE UN PIE DE LADRILLO CARAVISTA TIPO KÚNKER DE 24x11.5x4cm DE COLOR ROJO TOMADO CON MORTERO COLOREADO DEL MISMO COLOR, TENDEL LIGERAMENTE REHUNDIDO Y LIAGA ENRASADA. APAREJO FLAMENCO.

S5 MURO COMPUESTO POR DOS HOJAS:

HOJA EXTERIOR PORTANTE DE UN PIE DE LADRILLO CARAVISTA TIPO KLÍNKER DE 24x11.5x4cm DE COLOR ROJO TOMADO CON MORTERO COLOREADO DEL MISMO COLOR, TENDEL LIGERAMENTE REPLINDIDO Y LIAGA ENDASADA. APAREJO FAMENCO.
TRASDOSADO DE PLACA DOBLE DE CARTÓN-YESO E-SIRMI, MONTANO SOBRE PERFIEIREN DE ACERO GALVANIZADO. CÁMARA DE AIRE CON AISLANTE TÉRMICO/ACÚSTICO DE LANA DE ROCA DE 45MM (d=70kg/m3).

S6 MURO COMPUESTO POR DOS HOJAS:
HOJA PORTANTE DE MEDIO PIE DE LADRILLO CARAVISTA TIPO KLÍNKER FORMATO CATALÁN DE 29:14x4cm DE COLOR ROJO TOMADO CON MORTERO
COLORRADO DEL MISMO COLOR, TROBLE LIGERAMENTE REHUNDIDO Y LIAGA ENRASADA. TRASDOSADO DE PLACA DOBLE DE CARTÓN-YESO (e=15mm) MONTADO SOBRE PERFILERÍA DE ACERO GALVANIZADO. CÁMARA DE AIRE CON AISLANTE TÉRMICO/ACÚSTICO DE LANA DE ROCA DE 45MM (d=70kg/m3).

S7 PERFIL METÁLICO TIPO T DE ALMA LARGA OBTENIDO POR CORTE LONGITUDINAL DE UN PERFIL IP-180

### CE CARPINTERÍA Y CERRAJERÍA EXTERIOR

CE1 BARANDILLA DE VIDRIO LAMINAR DE SEGURIDAD 6+6 RECIBIDO SOBRE PERFIL EMPOTRADO DE ACERO INOXIDABLE Y POSTERIOR SELLADO CON SILICONA

CE2 CARPINTERÍA EXTERIOR FIJA COMPUESTA POR:

MONTANTES Y TRAVESAÑOS DE ALUMINIO EXTRUSIONADO CON ROTURA DE PUENTE TÉRMICO, ACABADO LACADO RAL 9022. DOBLE ACRISTALAMIENTO CON CÁMARA DE AIRE MEDIANTE VIDRIO LAMINAR 3+3/10/6.

CE3 VENTANA OSCILOBATIENTE DE ALUMINIO EXTRUSIONADO CON ROTURA DE PUENTE TÉRMICO (3+3/10/6). ACABADO LACADO RAL 9022.

CES VENTANA CORREDERA DE ALUMINIO EXTRUSIONADO CON ROTURA DE PUENTE TÉRMICO (3+3/10/6). ACABADO LACADO RAL 9022.

CE6 BARANDILLA A BASE DE PLETINA EN ACERO INOXIDABLE 50.15. ACABADO LACADO RAL 9022.

CE7 PANEL DE CAPTACIÓN SOLAR PARA PRODUCCIÓN DE AGUA CALIENTE SANITARIA.

### P PROTECCIÓN SOLAR

P1 LAMA CERÁMICA EXTRUSIONADA ORIENTABLE DE COLOR ROJO MONTADA SOBRE ALMA DE ACERO INOXIDABLE.

P2 PERFIL CONFORMADO EN FRÍO DE ACERO INOXIDABLE REGISTRABLE PARA EL MANTENIMIENTO DEL MECANISMO DE ACCIONAMIENTO DE LAS LAMAS CERÁMICAS.

P4 MÉNSULA DE ACERO INOXIDABLE SOLIDARIA AL EJE.

P5 ESTOR ENROLLABLE VERTICAL EN TEJIDO OPACO.

### RP REVESTIMIENTO DE PAREDES Y TECHOS

RPI FALSO TECHO CONTINUO DE PLACAS DE CARTÓN YESO (e=15mm) FIJADAS AL FORJADO MEDIANTE TIRANTES, ACABADO USO Y PINTADO CON PINTURA PLÁSTICA BLANCA. FORMACIÓN DE OSCURO PERIMETRAL MEDIANTE ANGULARES DE SUJECCIÓN O TABICA DE ESCAYOLA.

### RS REVESTIMIENTO DE SUELOS

RS1 PAVIMENTO INTERIOR CONTINUO DE LINÓLEO COLOR GRIS PERLA.

RS2 PAVIMENTO FLOTANTE DE TERRAZA FORMADO POR LISTONES DE MADERA TRATADA DE DIMENSIONES 120x30CM Y ESPESOR 3CM.

### U URBANIZACIÓN

UI PAVIMENTO EXTERIOR DE LOS PATIOS Y LA PLAZA FORMADO POR PIACAS DE GRANITO GRIS DE 60x30CM Y ESPESOR 6CM CON ACABADO ABUJARDADO SOBRE MORTERO DE CEMENTO Y SOLERA DE HORMIGÓN ARMADO DE 15CM. POSIBILITA EL PASO DE TRÁFICO RODADO.

U2 CANAL PREFABRICADO DE PVC CON REJILLA DE ACERO INOXIDABLE.

U3 ESTANQUE DE HORMIGÓN ARMADO IMPERMEABILIZADO MEDIANTE TRATAMIENTO DE PINTURA DE ACABADO AL CLOROCAUCHO

U4 PÉRGOLA CERÁMICA COMPUESTA POR:

PILAR METÁLICO HUECO DE SECCIÓN CUADRADA 90x90x8MM. VIGA METÁLICA MEDIANTE PERFIL DE ACERO UPN-240. LAMA CERÁMICA EXTRUSIONADA FIJA DE COLOR ROJO MONTADA SOBRE ALMA DE ACERO INOXIDABLE.

U5 VEGETACIÓN COMPUESTA POR:

PATIO Y PLAZA - LLEDONER (CELTIS AUSTRALIS). JARDINERA - PLANTAS TREPADORAS TIPO JAZMÍN ESPAÑOL Y HEDERA HELIX

U6 JARDINERA INTERIOR A BASE DE LADRILLO HUECO DOBLE IMPERMEABILIZADA MEDIANTE LÁMINA DE PVC (e=1.2mm), RESISTENTE A RAÍCES, ENFOSCADA AL EXTERIOR Y PINTADA CON PINTURA PLÁSTICA BLANCA.

I INSTALACIONES

TUBOS DE POLIETIENO DE ALTA DENSIDAD DE GRAN ESTABILIDAD DIMENSIONAL.

MORTERO DE CEMENTO CON ADITIVOS QUE MEJORAN LA CONDUCTIVIDAD TÉRMICA Y RESISTENCIA DEL MISMO.

PIACA DE ASJANHENTO DE POLIETIENCO DEVANDIO CON TETONES.

BANDA ACÚSTICA PERIMETRAL FABRICADA EN ESPUMA DE POLIESTIRENO EXTRUSIONADA DE CELDAS TUPIDAS.

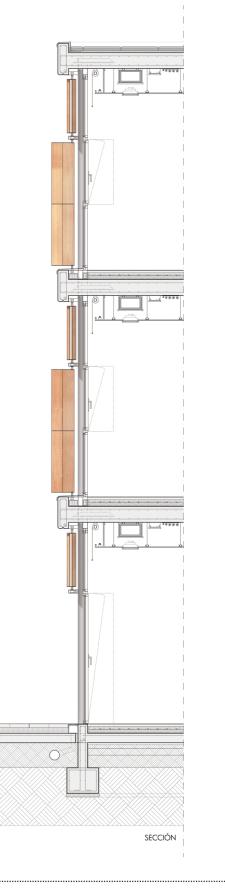
12 CONDUCTO DE LANA DE VIDRIO DE ALTA DENSIDAD (e=25mm) PARA LA DISTRIBUCIÓN DE AIRE CLIMATIZADO.

13 BANDEJA METÁLICA PARA INSTALACIONES ELÉCTRICAS.

14 SOPORTE PARA TUBERÍAS DE SUMINISTRO DE AGUA.

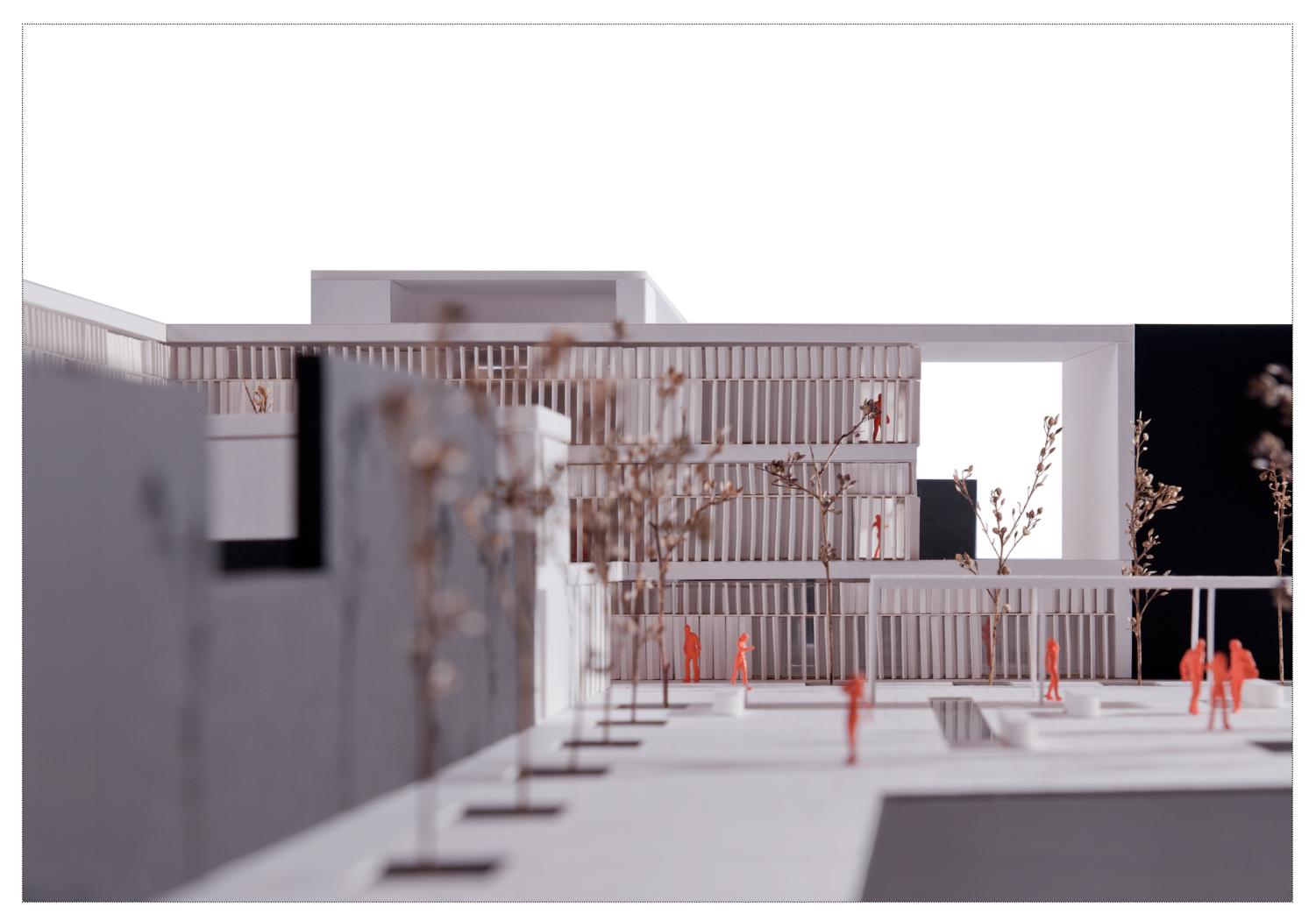
15 COLECTOR DE AGUAS PLUVIALES.





12.5

7.5





## PROYECTO SELECCIONADO I CONVOCATORIA BECAS PFC 2010

EL OBJETO DE ESTA CONVOCATORIA ES FOMENTAR ENTRE LOS ESTUDIANTES DE PFC LA INVESTIGACIÓN Y LA REFLEXIÓN SOBRE LOS MATERIALES CERÁMICOS, EN LA BÚSQUEDA DE LA IDEA QUE HAY DETRÁS DEL MATERIAL ESTRUCTURAL Y TECTÓNICO.

## PIEZA CERÁMICA ORIENTABLE. CRITERIOS DE DISEÑO CONSTRUCTIVO

PIEZA APOYADA SOBRE MÉNSULA SOLIDARIA AL EJE PARA GARANTIZAR EL GIRO

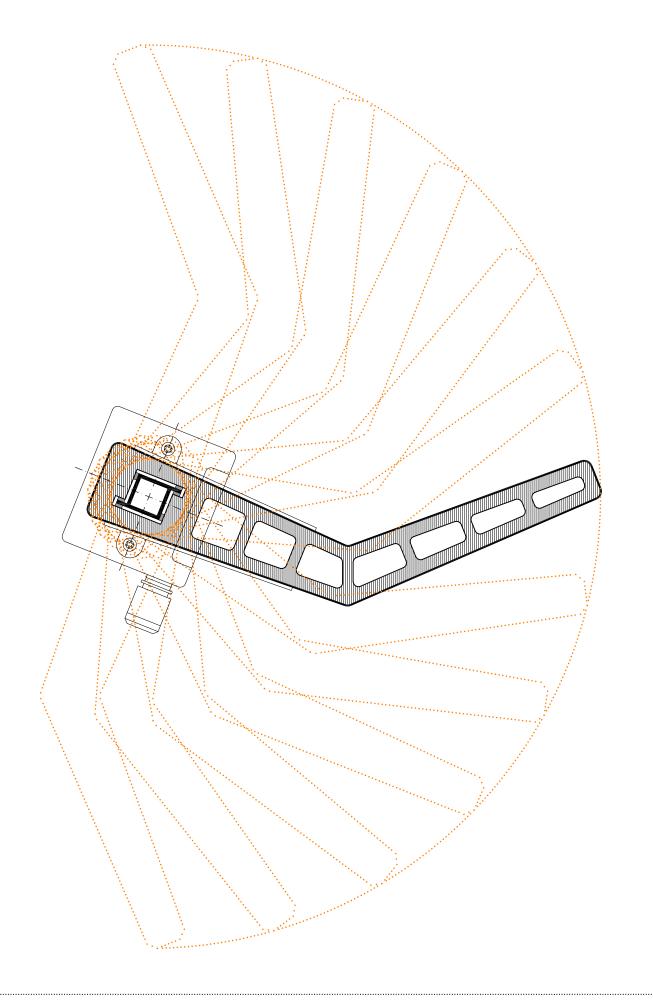
NO SUPERAR LOS 1200MM DE LARGO.

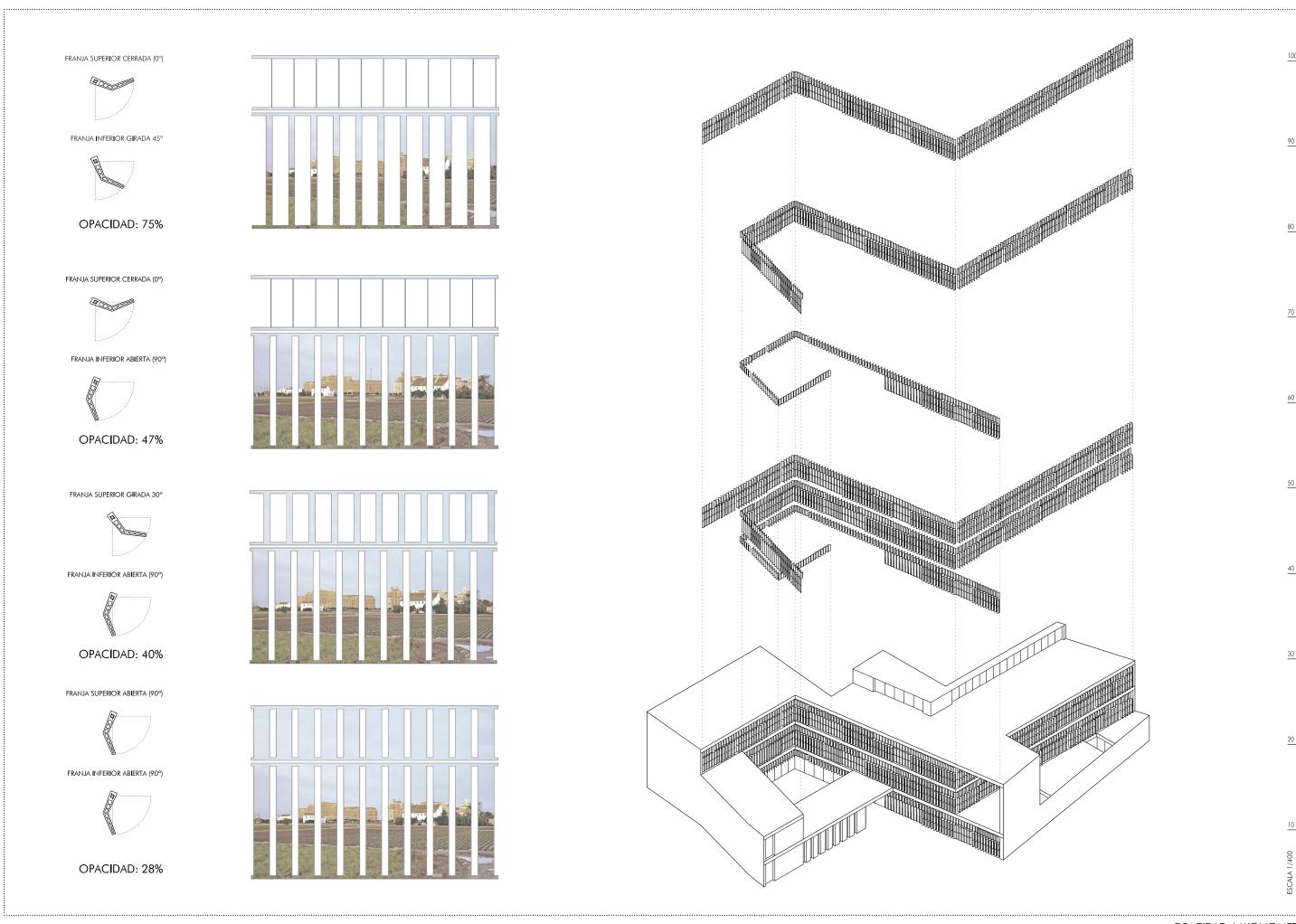
DIMENSIÓN MÍNIMA DE LAS PAREDES EXTERIORES: 15MM

DIMENSIÓN MÍNIMA DE LAS PAREDES INTERIORES: 10MM

DEFINICIÓN DE LOS ALVEOLOS MEDIANTE LÍNEAS RECTAS, EVITANDO ASÍ POSIBLES ZONAS CURVAS ESQUINAS INTERIORES DE LOS ALVEOLOS REDONDEADAS. R=6MM

GEOMETRÍA ADECUADA DEL HUECO POR DONDE SE ENHEBRA EL EJE PARA EL CORRECTO REPLANTEO DE DOS PIEZAS PUESTAS EN VERTICAL









|--|

# RESIDENCIA DE LA TERCERA EDAD

TALLER 5 JOSÉ ANTONIO JUAN MARÍN

### 1. JUSTIFICACIÓN DE LA SOLUCIÓN ADOPTADA

- 1.1. ESTRUCTURA
- 1.2. CIMENTACIÓN
- 1.3. MÉTODO DE CÁLCULO
- 1.3.1. Hormigón armado
- 1.3.2. Acero laminado y conformado
- 1.4. CÁLCULOS POR ORDENADOR

### 2. NORMAS CONSIDERADAS

### 3. CARACTERÍSTICAS DE LOS MATERIALES A UTILIZAR

- 3.1. HORMIGÓN ARMADO
- 3.2. ACEROS LAMINADOS
- 3.3. ACEROS CONFORMADOS
- 3.4. MUROS DE FÁBRICA
- 3.5. ENSAYOS A REALIZAR
- 3.6. DISTORSIÓN ANGULAR Y DEFORMACIONES ADMISIBLES

### 4. ACCIONES GRAVITATORIAS

- 4.1. CARGAS SUPERFICIALES
- 4.1.1. Peso propio del forjado
- 4.1.2. Pavimentos y revestimientos
- 4.1.3. Sobrecarga de tabiquería
- 4.1.4. Sobrecarga de uso
- 4.1.5. Sobrecarga de nieve
- 4.2. CARGAS LINEALES
- 4.2.1. Peso propio de las fachadas
- 4.2.2. Sobrecarga en voladizos
- 4.2.3. Cargas horizontales en barandas y antepechos

### 5. ACCIONES DEL VIENTO

- 6. ACCIONES TÉRMICAS Y REOLÓGICAS
- 7. ACCIONES SÍSMICAS

### 8. COMBINACIONES DE ACCIONES CONSIDERADAS

- 8.1. HORMIGÓN ARMADO
- 8.2. ACERO LAMINADO
- 8.3. ACERO CONFORMADO
- 8.4. MADERA

### 9. DATOS GEOMÉTRICOS DE PILARES, PANTALLAS Y MUROS

- 9.1. PILARES
- 9.2. Muros

### 10. LOSAS Y ELEMENTOS DE CIMENTACIÓN

### 11. MATERIALES UTILIZADOS

- 11.1. Hormigones
- 11.2. Aceros por Elemento y Posición
- 11.2.1. Acero en Barras
- 11.2.2. Acero en Perfiles
- 11.3. MUROS DE FÁBRICA

### 1. JUSTIFICACIÓN DE LA SOLUCIÓN ADOPTADA

La estructura se plantea desde un principio con muros de carga al tratarse de una agrupación de pequeñas parcelas resultantes de antiguas 'casas de pueblo' y siendo éste un sistema constructivo tradicional y elemental. La compartimentación interior permite esa rigidez a la hora de distribuir los espacios y ese principio se ha llevado hasta sus últimas consecuencias.

### 1.1. ESTRUCTURA

Los forjados están formados por losas de hormigón armado apoyadas en muros que mantienen diferentes alineaciones

### 1.2. CIMENTACIÓN

La cimentación está constituida por zapatas corridas bajo muro y se complementan con correas de cimentación para atado y cierre perimetral.

### 1.3. MÉTODO DE CÁLCULO

### 1.3.1.HORMIGÓN ARMADO

Para la obtención de las solicitaciones se ha considerado los principios de la Mecánica Racional y las teorías clásicas de la Resistencia de Materiales y Elasticidad.

El método de cálculo aplicado es de los Estados Límites, en el que se pretende limitar que el efecto de las acciones exteriores ponderadas por unos coeficientes, sea inferior a la respuesta de la estructura, minorando las resistencias de los materiales.

En los estados límites últimos se comprueban los correspondientes a: equilibrio, agotamiento o rotura, adherencia, anclaje y fatiga (si procede).

En los estados límites de utilización, se comprueba: deformaciones (flechas), y vibraciones (si procede).

Definidos los estados de carga según su origen, se procede a calcular las combinaciones posibles con los coeficientes de mayoración y minoración correspondientes de acuerdo a los coeficientes de seguridad definidos en el art. 12° de la norma EHE-08 y las combinaciones de hipótesis básicas definidas en el art 13° de la norma EHE-08

$$\begin{split} & \sum_{j \geq 1} \gamma_{G_j} \boldsymbol{G}_{k_j} + \gamma_{Q1} \boldsymbol{\Psi}_{p1} \boldsymbol{Q}_{k1} + \sum_{i \geq 1} \gamma_{Qi} \boldsymbol{\Psi}_{ai} \boldsymbol{Q}_{ki} \\ & \sum_{j \geq 1} \gamma_{G_j} \boldsymbol{G}_{k_j} + \gamma_{A} \boldsymbol{A}_E + \sum_{i \geq 1} \gamma_{Qi} \boldsymbol{\Psi}_{ai} \boldsymbol{Q}_{ki} \end{split}$$
 Situaciones sísmicas

La obtención de los esfuerzos en las diferentes hipótesis simples del entramado estructural, se harán de acuerdo a un cálculo lineal de primer orden, es decir admitiendo proporcionalidad entre esfuerzos y deformaciones, el principio de superposición de acciones, y un comportamiento lineal y geométrico de los materiales y la estructura.

Para la obtención de las solicitaciones determinantes en el dimensionado de los elementos de los forjados (vigas, viguetas, losas, nervios) se obtendrán los diagramas envolventes para cada esfuerzo.

Para el dimensionado de los soportes se comprueban para todas las combinaciones definidas.

### 1.3.2.ACERO LAMINADO Y CONFORMADO

Se dimensiona los elementos metálicos de acuerdo a la norma CTE SE-A (Seguridad estructural), determinándose coeficientes de aprovechamiento y deformaciones, así como la estabilidad, de acuerdo a los principios de la Mecánica Racional y la Resistencia de Materiales.

Se realiza un cálculo lineal de primer orden, admitiéndose localmente plastificaciones de acuerdo a lo indicado en la norma.

La estructura se supone sometida a las acciones exteriores, ponderándose para la obtención de los coeficientes de aprovechamiento y comprobación de secciones, y sin mayorar para las comprobaciones de deformaciones, de acuerdo con los límites de agotamiento de tensiones y límites de flecha establecidos.

Para el cálculo de los elementos comprimidos se tiene en cuenta el pandeo por compresión, y para los flectados el pandeo lateral, de acuerdo a las indicaciones de la norma.

Muros de fábrica de ladrillo y bloque de hormigón de árido, denso y ligero

Para el cálculo y comprobación de tensiones de las fábricas de ladrillo se tendrá en cuenta lo indicado en la norma CTE SE-F, y el Eurocódigo-6 en los bloques de hormigón.

El cálculo de solicitaciones se hará de acuerdo a los principios de la Mecánica Racional y la Resistencia de Materiales.

Se efectúan las comprobaciones de estabilidad del conjunto de las paredes portantes frente a acciones horizontales, así como el dimensionado de las cimentaciones de acuerdo con las cargas excéntricas que le solicitan.

### 1.4. CÁLCULOS POR ORDENADOR

Los cálculos se han efectuado con el programa informático CYPECAD versión 2011 con número de licencia 48643.

### 2. NORMAS CONSIDERADAS

Hormigón: EHE-08

Aceros conformados: CTE DB-SE A Aceros laminados y armados: CTE DB-SE A Categoría de uso: A. Zonas residenciales

### 3. CARACTERÍSTICAS DE LOS MATERIALES A UTILIZAR

Los materiales a utilizar así como las características definitorias de los mismos, niveles de control previstos, así como los coeficientes de seguridad, se indican en el siguiente cuadro:

### 3.1. HORMIGÓN ARMADO

Hormiaones

ingenes	
	Elementos de Hormigón Armado
	Toda la obra
Resistencia Característica a los 28 días: f <sub>ck</sub> (N/mm²)	25
Tipo de cemento (RC-03)	CEM I/32.5 N
Cantidad máxima/mínima de cemento (kp/m³)	400/300
Tamaño máximo del árido (mm)	20
Tipo de ambiente (agresividad)	I
Consistencia del hormigón	Blanda
Asiento Cono de Abrams (cm)	6/9
Sistema de compactación	Vibrado
Nivel de Control Previsto	Estadístico
Coeficiente de Minoración	1.5
Resistencia de cálculo del hormigón: f <sub>cd</sub> (N/mm²)	16.66

### Acero en barras

	Toda la obra
Designación	B-500-S
Límite Elástico (N/mm²)	500
Nivel de Control Previsto	Normal
Coeficiente de Minoración	1.15
Resistencia de cálculo del acero (barras): f <sub>vd</sub> (N/m	m <sup>2</sup> ) 347.82

### Acero en Mallazos

	Toda la obra
Designación	B-500-T
Límite Elástico (kp/cm²)	500

### Ejecución

				Toda la obra
A. Nivel de Control previsto			Normal	
B. Coeficiente de Mayoración	de	las	acciones	1.35/1.5
desfavorables: Permanentes/Variables				

### 3.2. ACEROS LAMINADOS

			Toda la obro
	Acero en Perfiles	Clase y Designación	S275
	Acero en Perilles	Límite Elástico (N/mm²)	275
		Clase y Designación	S275
		Límite Elástico (N/mm²)	275

### 3.3. ACEROS CONFORMADOS

No se utilizan como elementos estructurales.

### 3.4. MUROS DE FÁBRICA

Criterios para el cálculo estructural de muros.

Para el dimensionado de las soluciones de muros portantes y de cerramiento en este documento, se seguirán los siguientes criterios de carácter general:

El número máximo de plantas será de tres (PB+2). En el caso de edificaciones de 3 alturas, puede añadirse, además, un sótano o un forjado sanitario, por lo que el número de forjados reflejado en las tablas de dimensionado puede llegar hasta cuatro.

La altura entre forjados de las plantas será de 3 m como máximo. Se suministran tablas adicionales para reducir la esbeltez en muros de carga de altura de planta atípica (muros testeros, espacios en doble altura, etc).

Los muros podrán ser de cualquier espesor en función del cálculo, salvo los muros de carga de una hoja que estén en contacto con el ambiente exterior, cuyo espesor mínimo deberá ser de 24 cm.

Se ha considerado que cada muro tiene sección constante en una misma planta.

La longitud mínima de los machones en muros portantes será de 45 cm. Para el cálculo se recomienda partir de una longitud de 60 cm.

Se ha considerado que el retranqueo de la tabica del forjado en los muros de carga exteriores tiene un valor de 1/3 del espesor del muro, sin superar en ningún caso los 5 cm. Se consideran sobrecargas de uso de 2,0 kN/m2 (cuando se trata de cargas medias) y de 4,0 kN/m2 (cuando se trata de cargas altas). En estos valores no se incluye la tabiquería, que se considera, a todos los efectos, carga permanente, según DB SE AE. Además, se considera que todas las plantas tienen la misma carga.

En los casos en los que se evalúe la respuesta frente a una acción horizontal (muros de cerramiento y arriostramiento), ésta puede tener cualquier origen. Aunque generalmente se

tratará de la acción del viento, los métodos de verificación admiten que sea de sismo u otras.

### 3.5. ENSAYOS A REALIZAR

**Hormigón Armado.** De acuerdo a los niveles de control previstos, se realizaran los ensayos pertinentes de los materiales, acero y hormigón según se indica en la norma Cap. XVI, art. 85° y siguientes.

Aceros estructurales. Se harán los ensayos pertinentes de acuerdo a lo indicado en el capítulo  $12\ del\ CTE\ SE-A$ 

Muros de carga de Ladrillo Cerámico. Se exigirá la hoja de características del fabricante con los ensayos realizados para su utilización en muros de carga.

### **3.6.** DISTORSIÓN ANGULAR Y DEFORMACIONES ADMISIBLES

Distorsión angular admisible en la cimentación. De acuerdo a la norma CTE SE-C, artículo 2.4.3, y en función del tipo de estructura, se considera aceptable un asiento máximo admisible de 1/500.

Límites de deformación de la estructura. Según lo expuesto en el artículo 4.3.3 de la norma CTE SE, se han verificado en la estructura las flechas de los distintos elementos. Se ha verificado tanto el desplome local como el total de acuerdo con lo expuesto en 4.3.3.2 de la citada norma.

**Hormigón armado**. Para el cálculo de las flechas en los elementos flectados, vigas y forjados, se tendrán en cuenta tanto las deformaciones instantáneas como las diferidas, calculándose las inercias equivalentes de acuerdo a lo indicado en la norma.

Para el cálculo de las flechas se ha tenido en cuenta tanto el proceso constructivo, como las condiciones ambientales, edad de puesta en carga, de acuerdo a unas condiciones habituales de la práctica constructiva en la edificación convencional. Por tanto, a partir de estos supuestos se estiman los coeficientes de fluencia pertinentes para la determinación de la flecha activa, suma de las flechas instantáneas más las diferidas producidas con posterioridad a la construcción de las tabiquerías.

En los elementos de hormigón armado se establecen los siguientes límites:

Flechas activas máximas r	elativas y absolutas para elementos de Hormigón Armado y Acero					
Estructura no solidaria con	Estructura solidaria con otros elementos			Estructura solidaria con otros elementos		
otros elementos	Tabiques ordinarios o pavimentos	Tabiques frágileso pavimentos				
Olfos eleffiellios	rígidos con juntas	rígidos sin juntas				
VIGAS Y LOSAS Relativa: δ /L<1/300 FORJADOS UNIDIRECCIONALES Relativa: δ /L<1/300	Relativa: δ /L<1/400  Relativa: δ /L<1/500  δ /L<1/1000+0.5cm	Relativa: $\delta$ /L<1/500 Relativa: $\delta$ /L<1/500 $\delta$ /L<1/1000+0.5cm				

### 4. ACCIONES GRAVITATORIAS

### 4.1. CARGAS SUPERFICIALES

### 4.1.1.PESO PROPIO DEL FORJADO

Se ha dispuesto los siguientes tipos de forjados:

Forjados unidireccionales. La geometría básica a utilizar en cada nivel, así como su peso propio será:

orjado	Tipo	
Todos	Losa armada	

Forjados de losa maciza. Los cantos de las losas son:

Planta	Canto (cm)	P. Propio (KN/m²)
Planta 1° y 2°	25	6.25
Cubierta	25	6.25

El peso propio de las losas se obtiene como el producto de su canto en metros por  $25 \, \text{kN/m3}$ .

### **4.1.2.** PAVIMENTOS Y REVESTIMIENTOS

Planta	Zona	Carga en KN/m²
Planta 1ª y 2ª	Toda	1

Planta	Zona	Carga en KN/m²
Cubierta	Toda	2.5

### 4.1.3. SOBRECARGA DE TABIQUERÍA

Planta	Zona	Carga en KN/m²
Planta 1ª y 2ª	Toda	1

### 4.1.4.SOBRECARGA DE USO

Planta	Zona	Carga en KN/m²
Planta Baja	Vivienda	2

Planta	Zona	Carga en KN/m²
Cubierta	Toda (No visitable)	1

### 4.1.5.SOBRECARGA DE NIEVE

Planta	Zona	Carga en KN/m <sup>2</sup>	
Cubierta	Incluida en sobrecarga de uso		

### 4.2. CARGAS LINEALES

### 4.2.1.PESO PROPIO DE LAS FACHADAS

Planta	Zona	Carga en KN/ml
Planta 1ª y 2ª	Toda	3

No existen cierres de fábrica en la fachada. Sólo se incluye peso de carpintería y en su caso el de las lamas cerámicas con sus elementos de maniobra.

### 4.2.2.SOBRECARGA EN VOLADIZOS

TIELE O DILEO INO TELL TO DIE EGO				
Planta	Zona	Carga en KN/ml		
Planta 1° v 2°	Toda	2		

### **4.2.3.** CARGAS HORIZONTALES EN BARANDAS Y ANTEPECHOS

Planta	Zona	Carga en KN/ml
Planta 1ª y 2ª	Toda	1

### 5. ACCIONES DEL VIENTO

No se han considerado

### 6. ACCIONES TÉRMICAS Y REOLÓGICAS

No se han considerado juntas de dilatación en el edificio.

### 7. ACCIONES SÍSMICAS

De acuerdo a la norma de construcción sismorresistente NCSE-02, por el uso y la situación del edificio, en el término municipal de Valencia (Carpesa) no se consideran las acciones sísmicas.

### 8. COMBINACIONES DE ACCIONES CONSIDERADAS

### 8.1. HORMIGÓN ARMADO

Hipótesis y combinaciones. De acuerdo con las acciones determinadas en función de su origen, y teniendo en cuenta tanto si el efecto de las mismas es favorable o desfavorable, así como los coeficientes de ponderación se realizará el cálculo de las combinaciones posibles del modo siguiente:

E.L.U. de rotura. Hormigón: EHE-08/CTE

Situaciones no sísmicas

$$\sum_{j \, \geq 1} \gamma_{Gj} \boldsymbol{G}_{kj} + \gamma_{Q1} \boldsymbol{\Psi}_{p1} \boldsymbol{Q}_{k1} + \sum_{i \, > 1} \gamma_{Qi} \boldsymbol{\Psi}_{ai} \boldsymbol{Q}_{ki}$$

Situación 1: Persistente o transitoria						
31100010111.1101313	Coeficientes seguridad (γ	parciales de	Coeficien	tes de combinación		
	Favorable	Desfavorable	Principal (ψ <sub>p</sub> )	Acompañamiento (ψ <sub>a</sub> )		
Carga permanente (G)	1.00	1.35	1.00	1.00		
Sobrecarga (Q)	0.00	1.50	1.00	0.70		
Nieve (Q)	0.00	1.50	1.00	0.50		

E.L.U. de rotura. Hormigón en cimentaciones: EHE-08/CTE

Situaciones no sísmicas 
$$\sum_{j \ge 1} \gamma_{Gj} G_{kj} + \gamma_{Q1} \Psi_{p1} Q_{k1} + \sum_{i > 1} \gamma_{Qi} \Psi_{ai} Q_{ki}$$

Situación 1: Pers	Situación 1: Persistente o transitoria						
	Coeficientes seguridad (		Coeficiente	es de combinación (ψ)			
	Favorable	Desfavorable	Principal (ψp)	Acompañamiento (ψa)			
Carga permanente (G)	1.00	1.60	1.00	1.00			
Sobrecarga (Q)	0.00	1.60	1.00	0.70			
Nieve (Q)	0.00	1.60	1.00	0.50			

### 8.2. ACERO LAMINADO

E.L.U. de rotura. Acero laminado: CTE DB-SE A

Situaciones no sísmicas

$$\sum_{j\geq 1} \gamma_{G_j} G_{kj} + \gamma_{Q_1} \Psi_{p_1} Q_{k1} + \sum_{i\geq 1} \gamma_{Q_i} \Psi_{ai} Q_{ki}$$

Situación 1: Persi	Situación 1: Persistente o transitoria					
	Coeficientes parciales de seguridad (γ)		Coeficientes de combinación (\			
	Favorable Desfavorable		Principal (ψ <sub>p</sub> )	Acompañamiento (Ψ <sub>a</sub> )		
Carga permanente (G)	0.80	1.35	1.00	1.00		
Sobrecarga (Q)	0.00	1.50	1.00	0.70		
Viento (Q)	0.00	1.50	1.00	0.60		
Nieve (Q)	0.00	1.50	1.00	0.50		
Sismo (A)						

### 8.3. ACERO CONFORMADO

No se utiliza acero conformado en la estructura.

### 8.4. MADERA

No se utiliza madera como elemento estructural.

### 9. DATOS GEOMÉTRICOS DE PILARES, PANTALLAS Y MUROS

Grupo	Nombre del grupo	Planta	Nombre planta	Altura	Cota
4	Forjado 4	4	Forjado 4	2.20	11.80
3	Forjado 3	3	Forjado 3	3.60	10.80
2	Forjado 2	2	Forjado 2	3.60	7.20
1	Forjado 1	1	Forjado 1	4.10	3.60
0	Cimentación				-0.50

### 9.1. PILARES

GI: grupo inicial

GF: grupo final

Ang: ángulo del pilar en grados sexagesimales

Datos de los pilares

Referencia	GI- GF	Vinculación exterior	Ang.	Punto fijo
P1	0-1	Con vinculación exterior	0.0	Centro
P2	0-1	Con vinculación exterior	0.0	Centro
Р3	0-1	Con vinculación exterior	0.0	Centro
P4	0-1	Con vinculación exterior	0.0	Centro
P5	0-1	Con vinculación exterior	0.0	Centro

### **9.2.** MUROS

Las coordenadas de los vértices inicial y final son absolutas. Las dimensiones están expresadas en metros.

Datos geométricos del muro

Referencia	Tipo muro	GI- GF	Planta	Dimensiones Izquierda+Derecha=Total
M1	Muro de fábrica	0-3	3 2 1	0.36+0=0.36 0.36+0=0.36 0.36+0=0.36
M2	Muro de fábrica	0-1	1	0.24+0=0.24
M3	Muro de fábrica	0-3	3 2 1	0.12+0.12=0.24 0.12+0.12=0.24 0.12+0.12=0.24
M4	Muro de fábrica	0-2	2	0.24+0=0.24 0.24+0=0.24
M5	Muro de fábrica	0-1	1	0.24+0=0.24
M6	Muro de fábrica	0-3	3 2 1	0.12+0.12=0.24 0.12+0.12=0.24 0.12+0.12=0.24
M7	Muro de fábrica	0-3	3 2 1	0+0.24=0.24 0+0.24=0.24 0+0.24=0.24
M8	Muro de fábrica	0-1	1	0+0.24=0.24
M9	Muro de fábrica	0-2	2	0.07+0.07=0.14 0.07+0.07=0.14
M10	Muro de fábrica	0-2	2	0.07+0.07=0.14 0.07+0.07=0.14
MII	Muro de fábrica	0-3	3 2 1	0.12+0.12=0.24 0.12+0.12=0.24 0.12+0.12=0.24
M12	Muro de fábrica	0-2	2	0.07+0.07=0.14 0.07+0.07=0.14
M13	Muro de fábrica	0-3	3 2 1	0+0.24=0.24 0+0.24=0.24 0+0.24=0.24
M14	Muro de fábrica	0-1	1	0.07+0.07=0.14
M15	Muro de fábrica	0-3	3 2 1	0.12+0.12=0.24 0.12+0.12=0.24 0.12+0.12=0.24

Referencia	Tipo muro	GI- GF	Planta	Dimensiones Izquierda+Derecha=Total
M16	Muro de fábrica	0-3	3 2 1	0.12+0.12=0.24 0.12+0.12=0.24 0.12+0.12=0.24
M17	Muro de fábrica	0-3	3 2 1	0.12+0.12=0.24 0.12+0.12=0.24 0.12+0.12=0.24
M18	Muro de fábrica	0-3	3 2 1	0.24+0=0.24 0.24+0=0.24 0.24+0=0.24
M19	Muro de fábrica	0-3	3 2 1	0.24+0=0.24 0.24+0=0.24 0.24+0=0.24
M20	Muro de fábrica	0-1	1	0.12+0.12=0.24
M21	Muro de fábrica	0-3	3 2 1	0.24+0=0.24 0.24+0=0.24 0.24+0=0.24
M22	Muro de fábrica	0-2	2	0+0.24=0.24 0+0.24=0.24
M23	Muro de fábrica	0-3	3 2 1	0.12+0.12=0.24 0.12+0.12=0.24 0.12+0.12=0.24
M24	Muro de fábrica	0-3	3 2 1	0.12+0.12=0.24 0.12+0.12=0.24 0.12+0.12=0.24
M25	Muro de fábrica	0-3	3 2 1	0.12+0.12=0.24 0.12+0.12=0.24 0.12+0.12=0.24
M26	Muro de fábrica	0-3	3 2 1	0+0.24=0.24 0+0.24=0.24 0+0.24=0.24
M27	Muro de fábrica	0-3	3 2 1	0+0.24=0.24 0+0.24=0.24 0+0.24=0.24
M28	Muro de fábrica	0-3	3 2 1	0.07+0.07=0.14 0.07+0.07=0.14 0.12+0.12=0.24
M29	Muro de fábrica	0-3	3 2 1	0.24+0=0.24 0.24+0=0.24 0.24+0=0.24
M30	Muro de fábrica	0-2	2	0+0.24=0.24 0+0.24=0.24

Empujes y zapata del muro (Módulo de balasto: 10000.00 t/m³)

	Daiable: 10000.00 1/111 /		
Referencia	Empujes	Zapata del muro	
M1	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 1.200 x 0.500 Vuelos: izq.:0.96 der.:0.00 canto:0.50	
M2	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 0.750 x 0.400 Vuelos: izq.:0.51 der.:0.00 canto:0.40	
МЗ	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 0.750 x 0.400 Vuelos: izq.:0.255 der.:0.255 canto:0.40	
M4	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 0.500 x 0.400 Vuelos: izq.:0.26 der.:0.00 canto:0.40	
M5	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 0.500 x 0.400 Vuelos: izq.:0.26 der.:0.00 canto:0.40	
M6	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 0.750 x 0.400 Vuelos: izq.:0.255 der.:0.255 canto:0.40	
M7	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 1.200 x 0.500 Vuelos: izq.:0.00 der.:0.26 canto:0.50	
M8	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 0.500 x 0.400 Vuelos: izq.:0.00 der.:0.26 canto:0.40	
M9	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 0.750 x 0.400 Vuelos: izq.:0.305 der.:0.305 canto:0.40	
M10	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 0.650 x 0.400 Vuelos: izq.:0.255 der.:0.255 canto:0.40	
M11	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 0.750 x 0.400 Vuelos: izq.:0.510 der.:0.00 canto:0.40	
M12	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 0.750 x 0.400 Vuelos: izq.:0.305 der.:0.305 canto:0.40	
м13	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 1.200 x 0.500 Vuelos: izq.:0.00 der.:0.96 canto:0.50	
M14	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 0.650 x 0.400 Vuelos: izq.:0.255 der.:0.255 canto:0.40	
M15	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 0.750 x 0.400 Vuelos: izq.:0.255 der.:0.255 canto:0.40	
M16	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 0.750 x 0.400 Vuelos: izq.:0.255 der.:0.255 canto:0.40	
M17	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 0.750 x 0.400 Vuelos: izq.:0.255 der.:0.255 canto:0.40	
M18	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 0.500 x 0.400 Vuelos: izq.:0.00 der.:0.26 canto:0.40	
M19	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 1.200 x 0.500 Vuelos: izq.:0.00 der.:0.96 canto:0.50	
M20	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 0.750 x 0.400 Vuelos: izq.:0.255 der.:0.255 canto:0.40	
M21	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 1.200 x 0.500 Vuelos: izq.:0.96 der.:0.00 canto:0.50	
M22	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 0.500 x 0.400 Vuelos: izq.:0.00 der.:0.26 canto:0.40	
M23	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 1.150 x 0.400 Vuelos: izq.:0.455 der.:0.455 canto:0.40	

Referencia	Empujes	Zapata del muro
M24	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 0.500 x 0.400 Vuelos: izq.:0.00 der.:0.510 canto:0.30
M25	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 0.750 x 0.400 Vuelos: izq.:0.510 der.:0.00 canto:0.40
M26	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 1.200 x 0.500 Vuelos: izq.:0.00 der.:0.96 canto:0.50
M27	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 1.200 x 0.500 Vuelos: izq.:0.00 der.:0.96 canto:0.50
M28	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 0.850 x 0.400 Vuelos: izq.:0.305 der.:0.305 canto:0.40
M29	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 1.200 x 0.500 Vuelos: izq.:0.96 der.:0.00 canto:0.50
M30	Empuje izquierdo: Sin empujes Empuje derecho: Sin empujes	Zapata corrida: 0.500 x 0.400 Vuelos: izq.:0.00 der.:0.26 canto:0.40

### 10. LOSAS Y ELEMENTOS DE CIMENTACIÓN

Tensión admisible en situaciones persistentes: 2.50 kp/cm<sup>2</sup> Tensión admisible en situaciones accidentales: 3.75 kp/cm<sup>2</sup>

### 11. MATERIALES UTILIZADOS

### 11.1. HORMIGONES

Para todos los elementos estructurales de la obra: HA-25; fck = 250 kp/cm²; □c = 1.50

### 11.2. ACEROS POR ELEMENTO Y POSICIÓN

### 11.2.1.ACERO EN BARRAS

Para todos los elementos estructurales de la obra: B 500 S; fyk =  $5097 \text{ kp/cm}^2$ ;  $\gamma$ s = 1.15

### 11.2.2.ACERO EN PERFILES

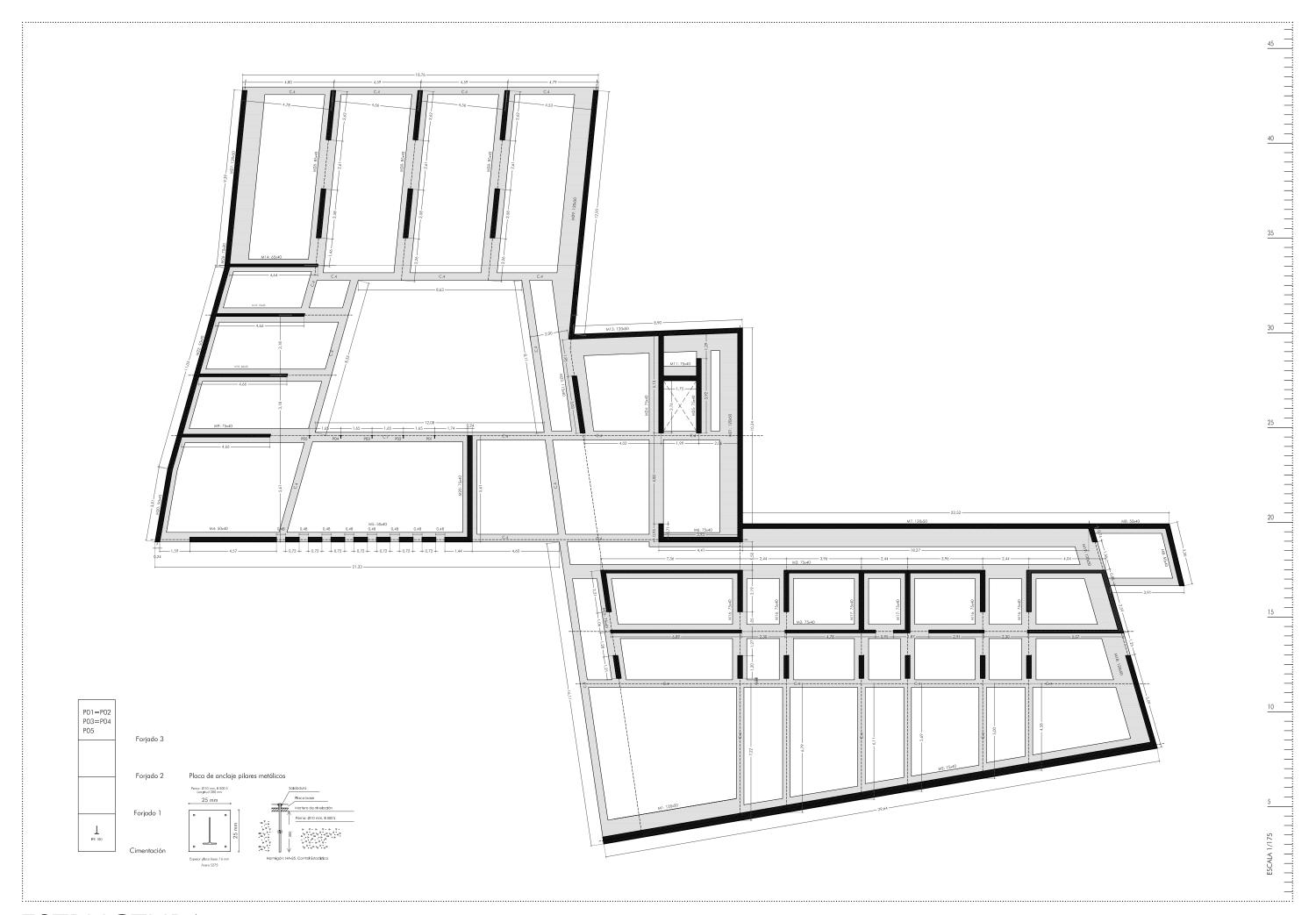
No se utilizan en la obra.

### 11.3. MUROS DE FÁBRICA

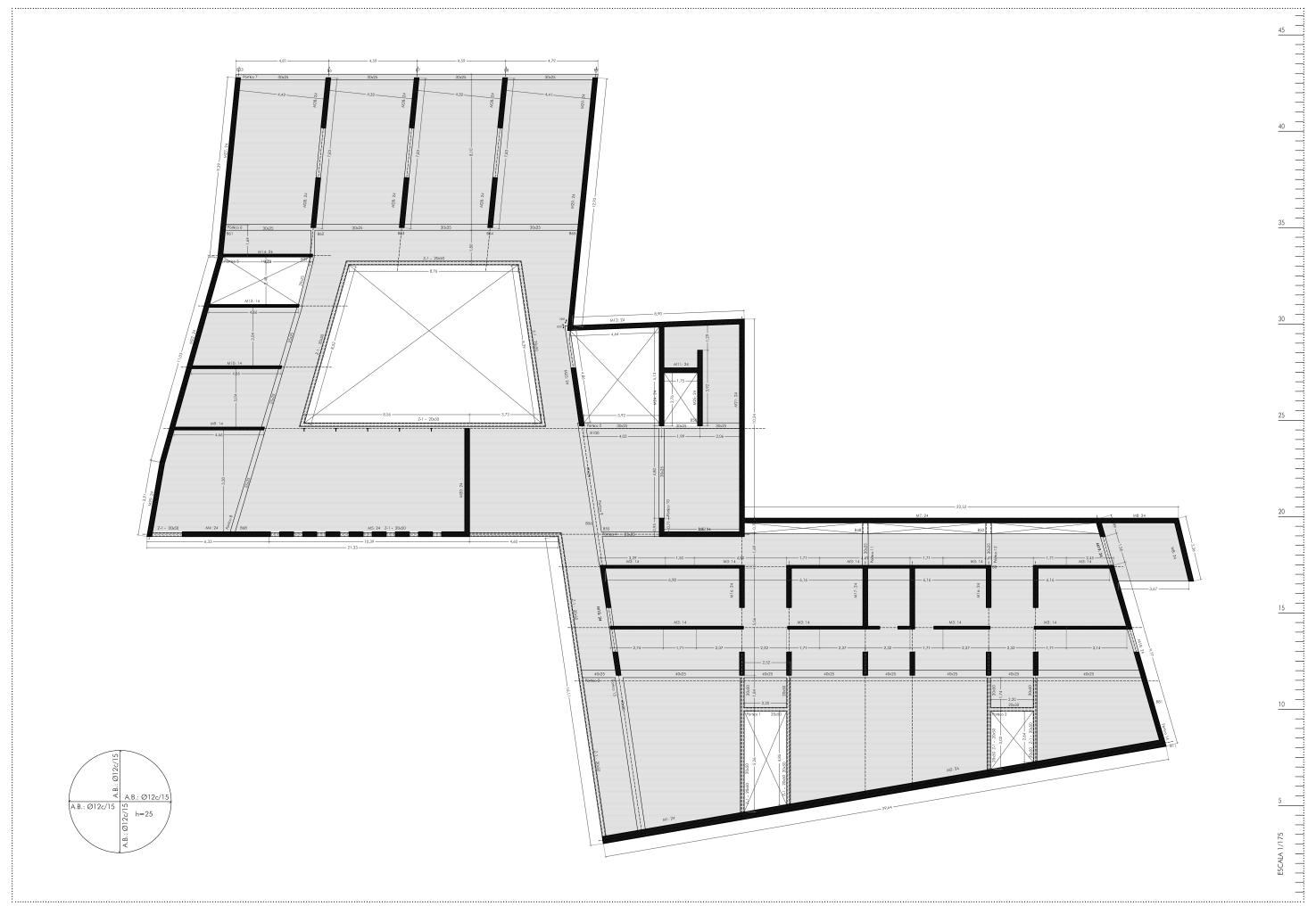
Módulo de cortadura (G): 4000 kp/cm2 Módulo de elasticidad (E): 10000 kp/cm2

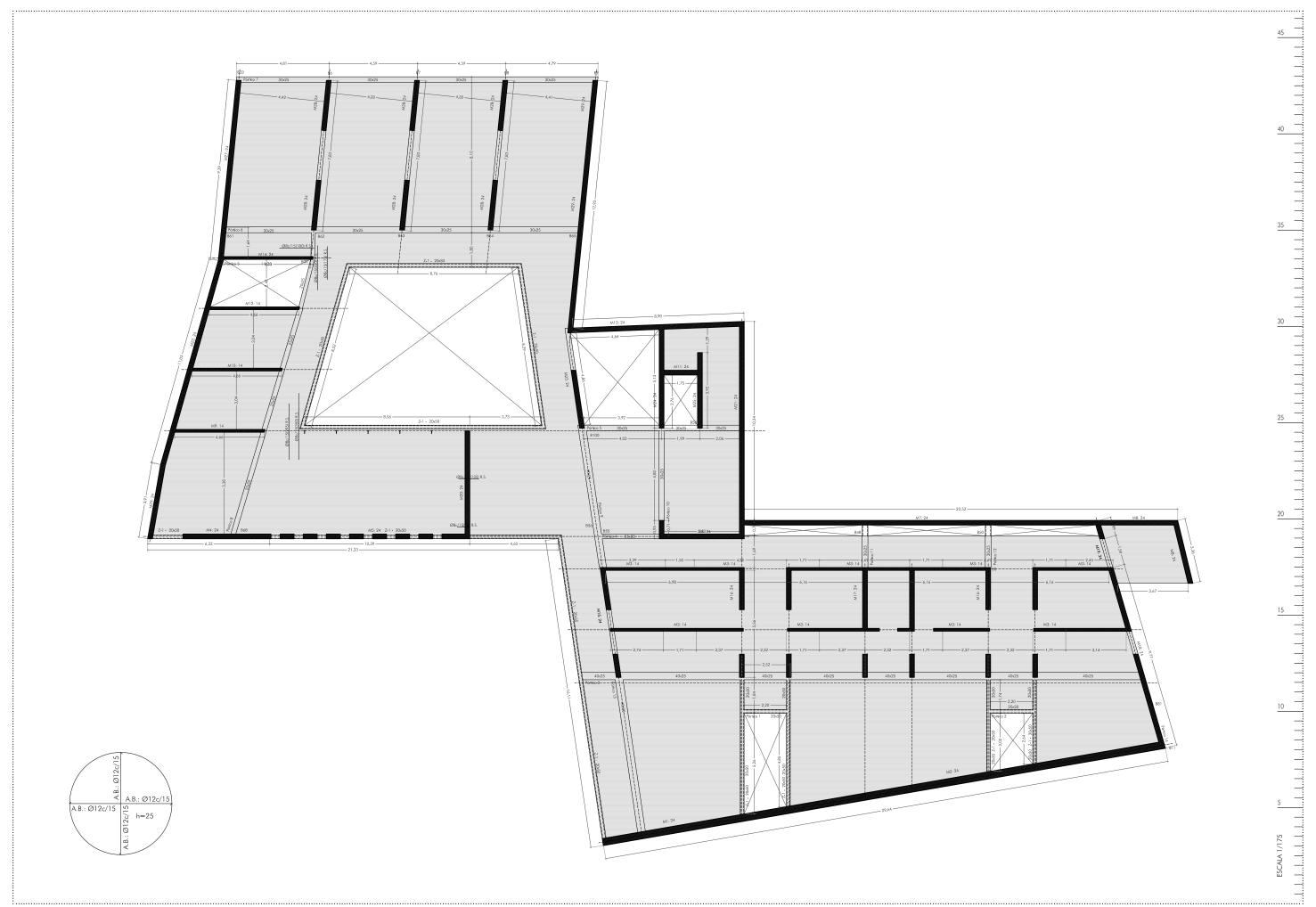
Peso específico: 1.5 t/m3

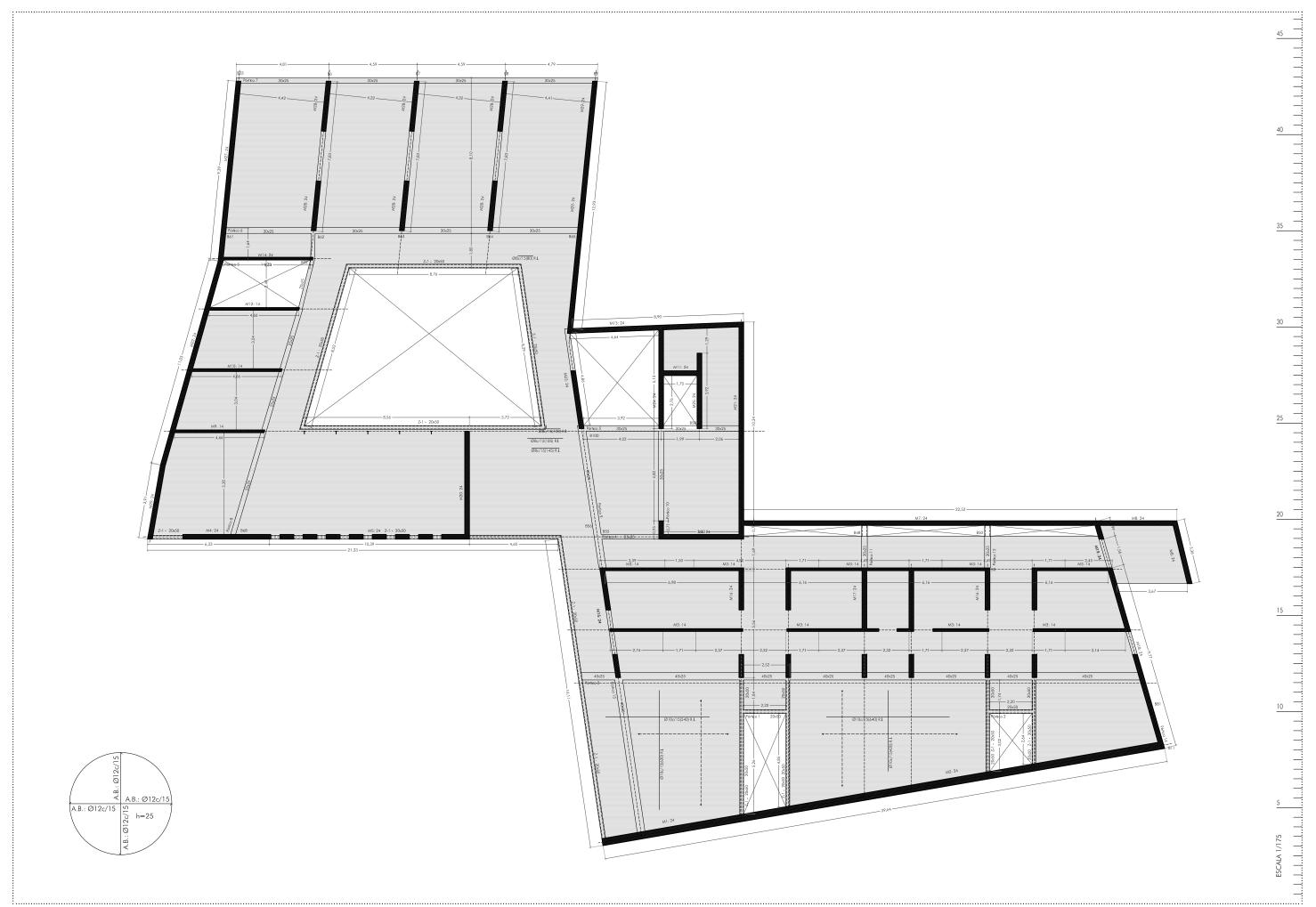
Tensión de cálculo en compresión: 20 kp/cm2 Tensión de cálculo en tracción: 2 kp/cm2

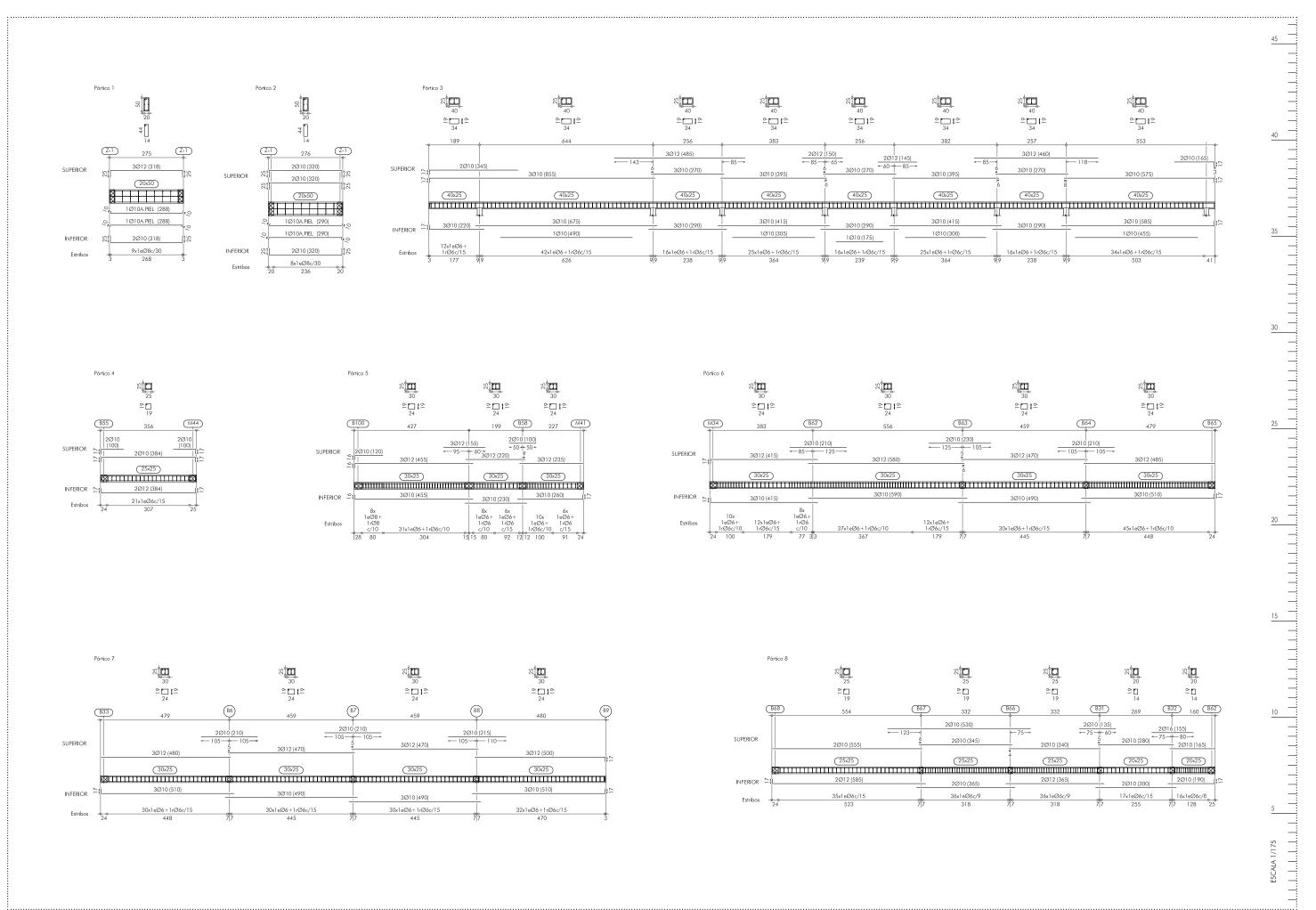


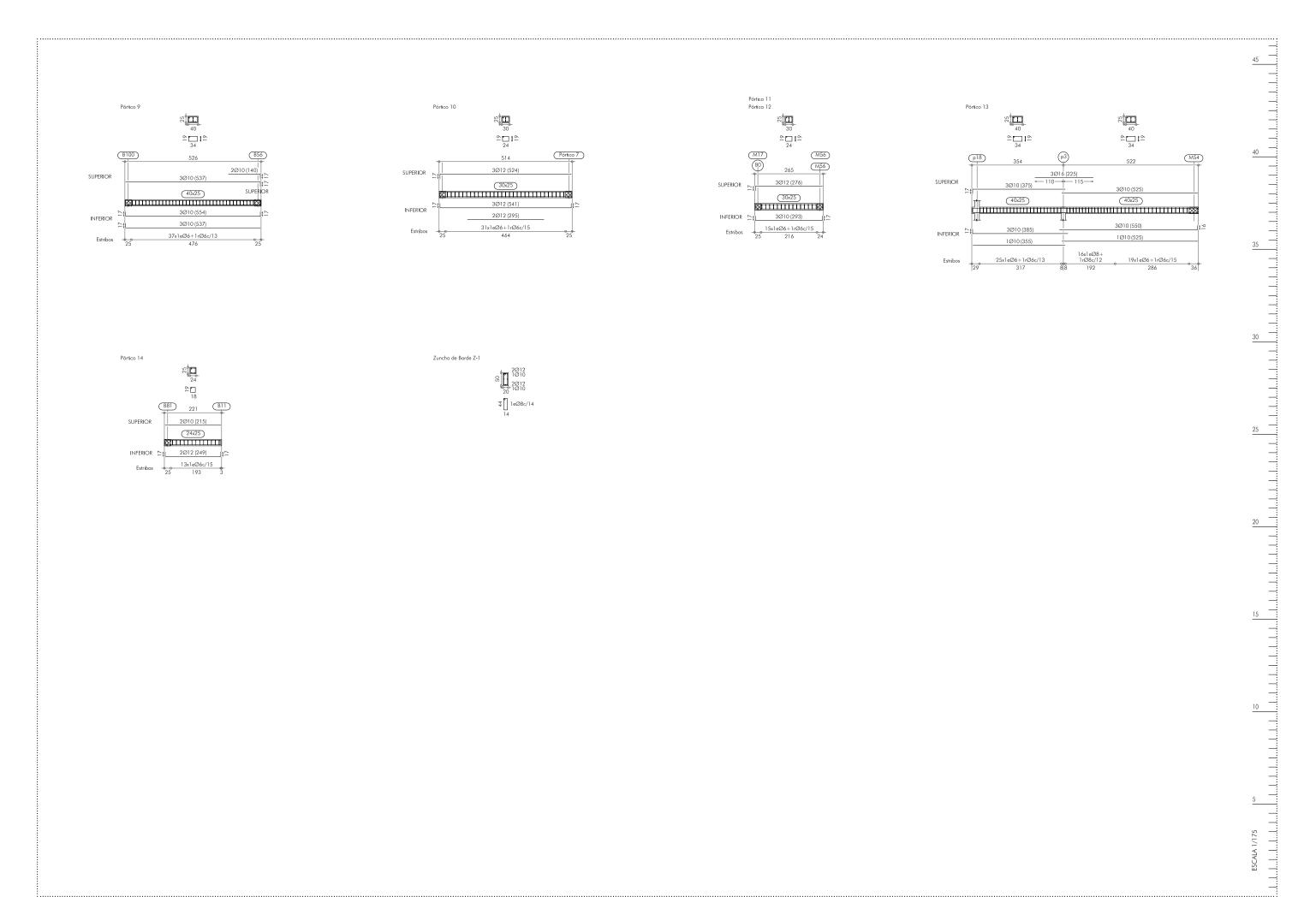


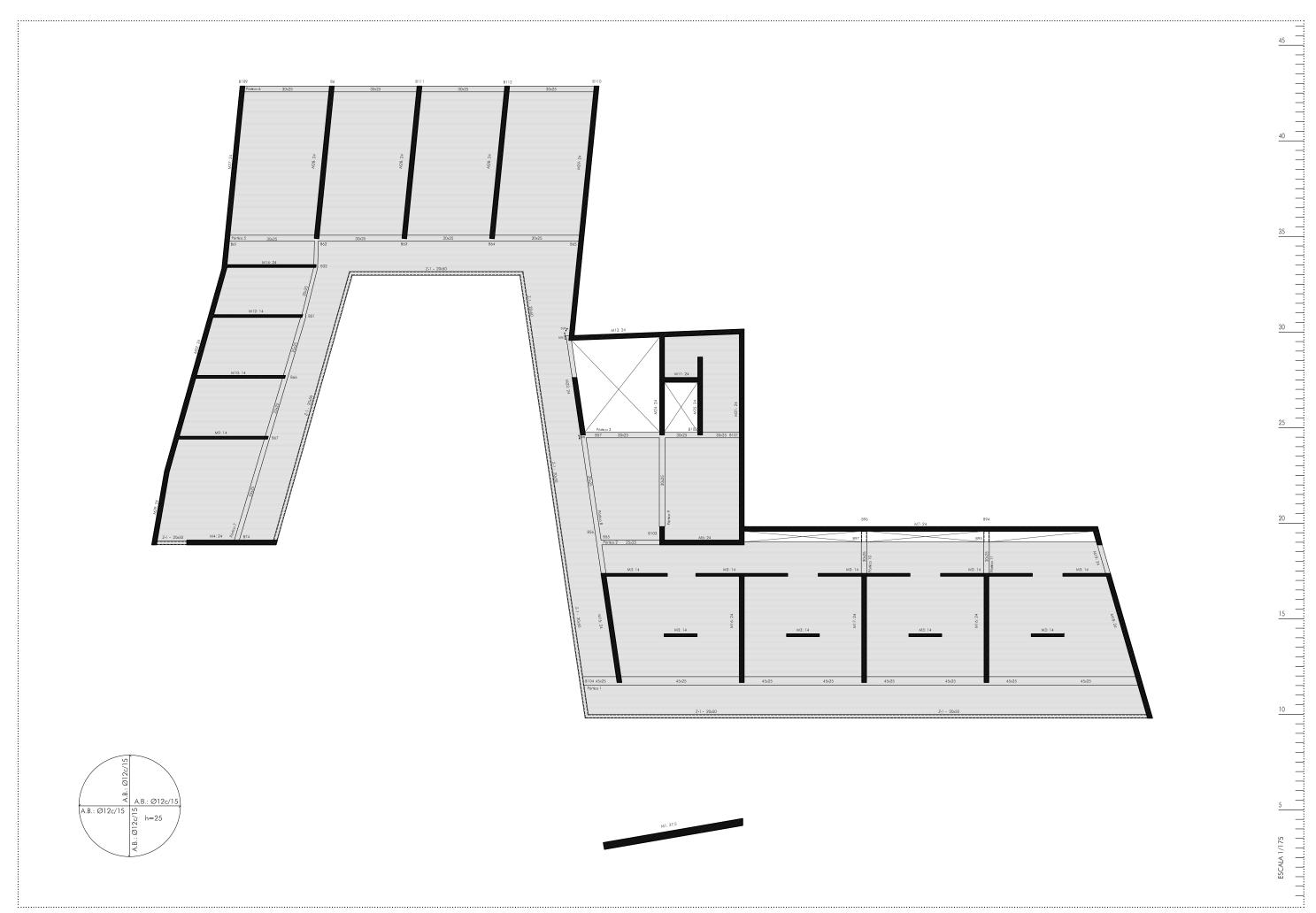


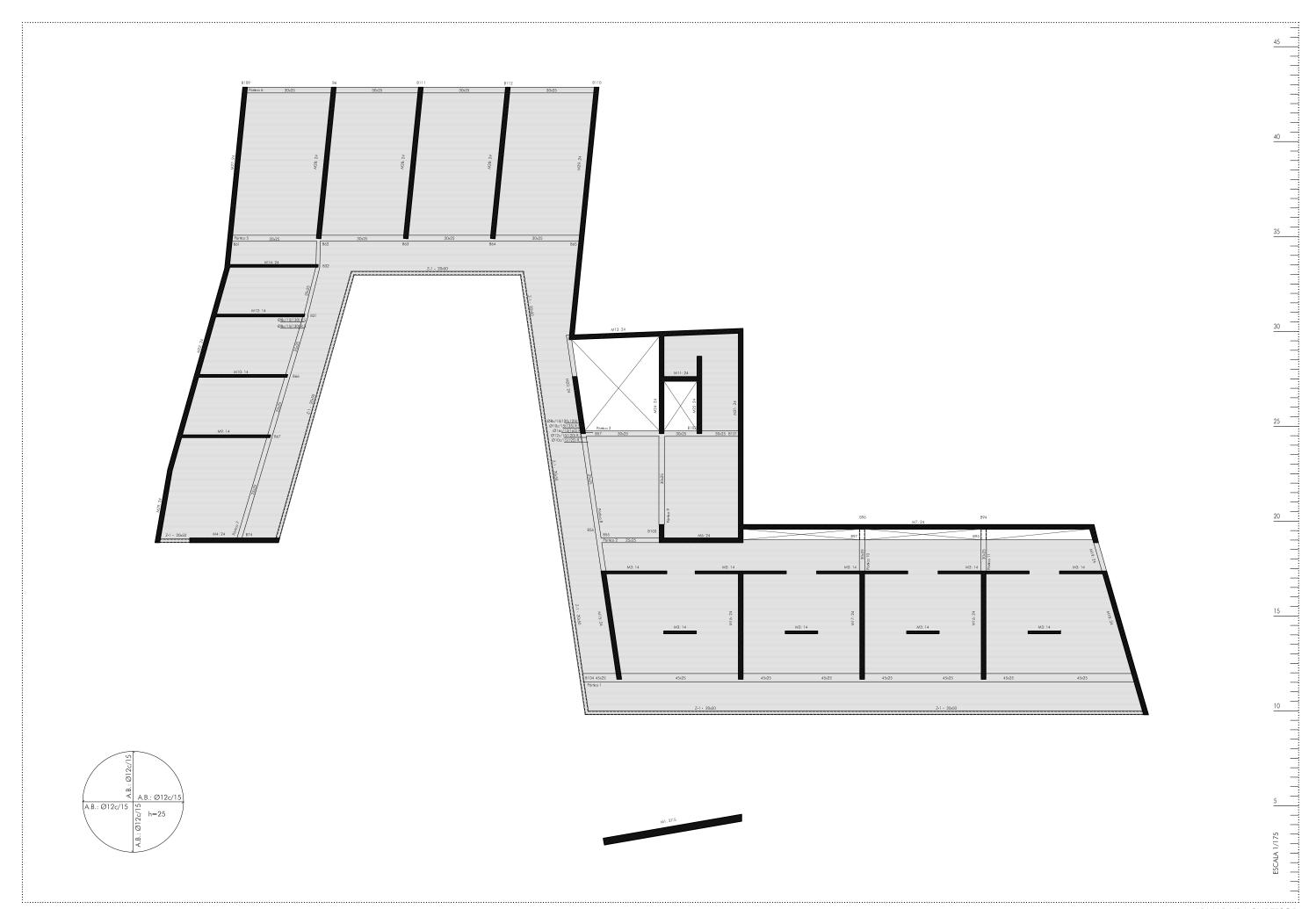


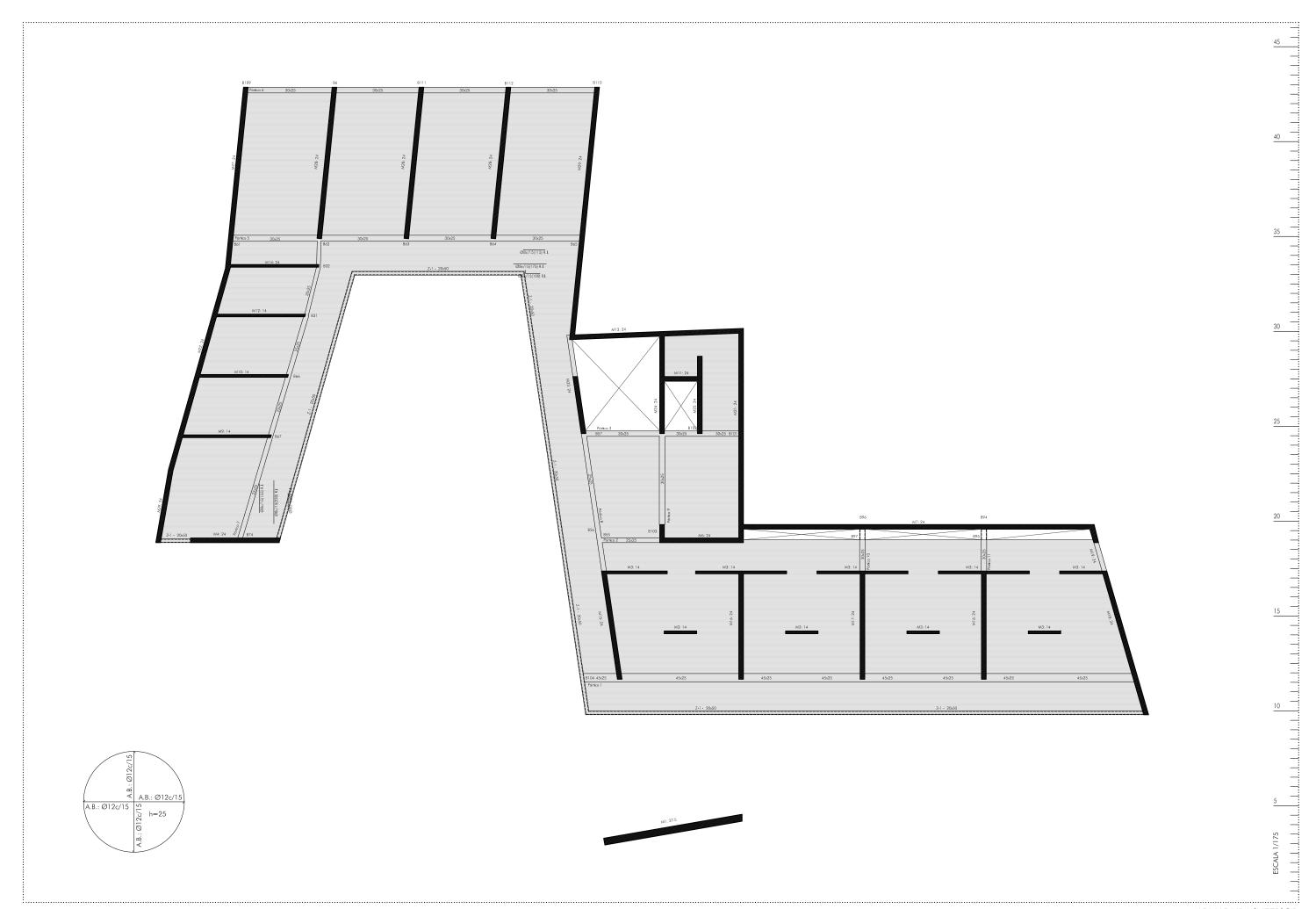


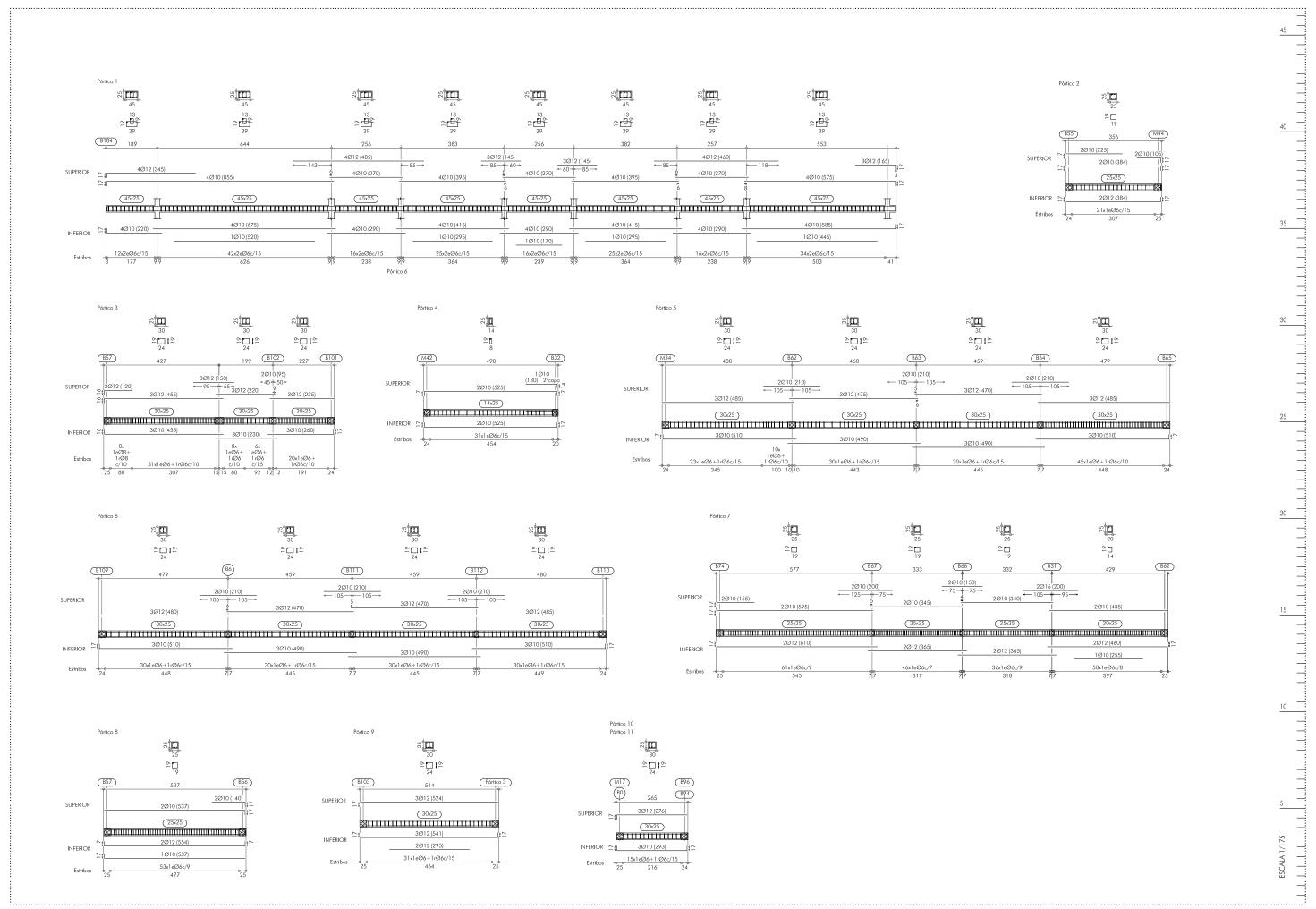


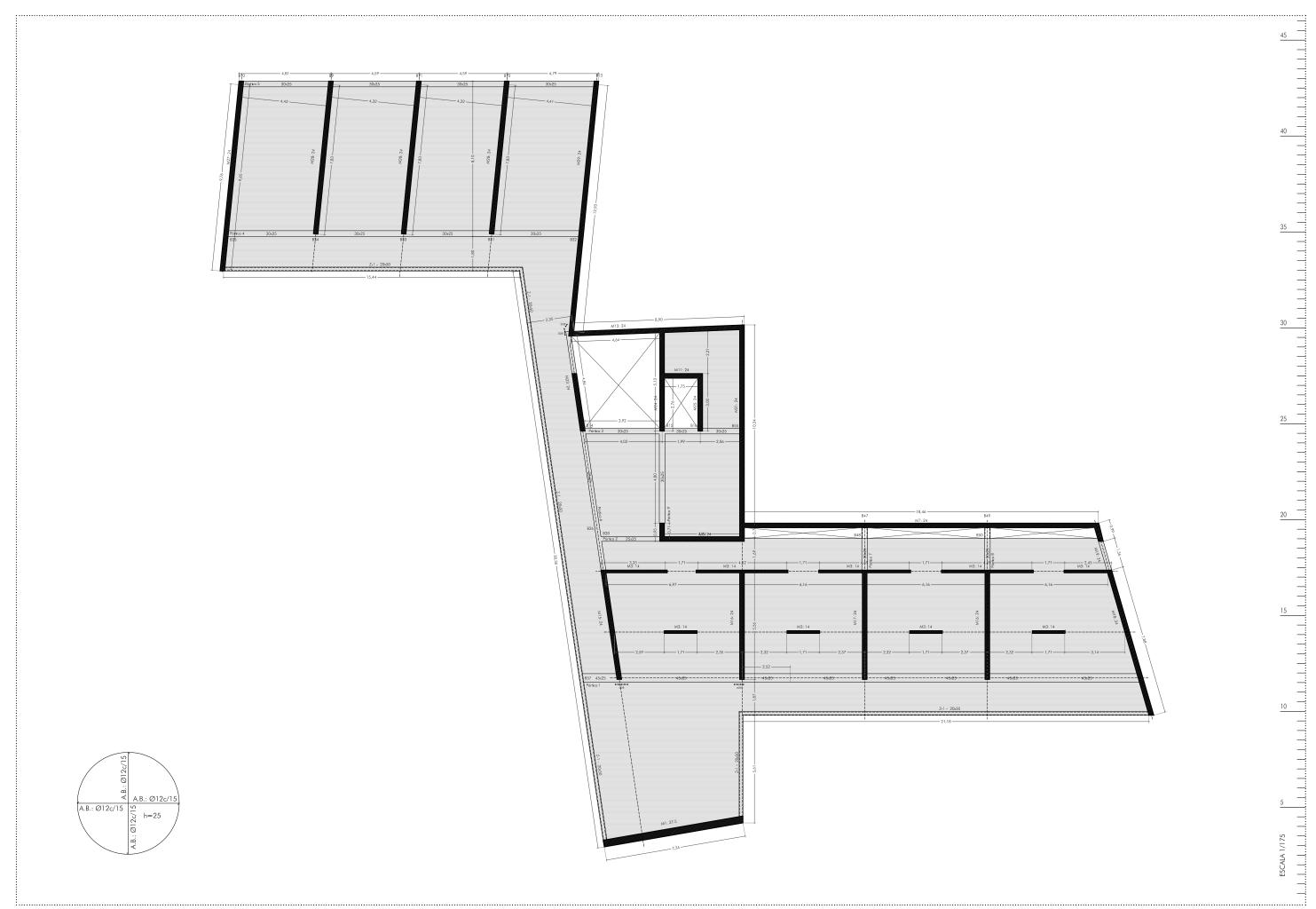


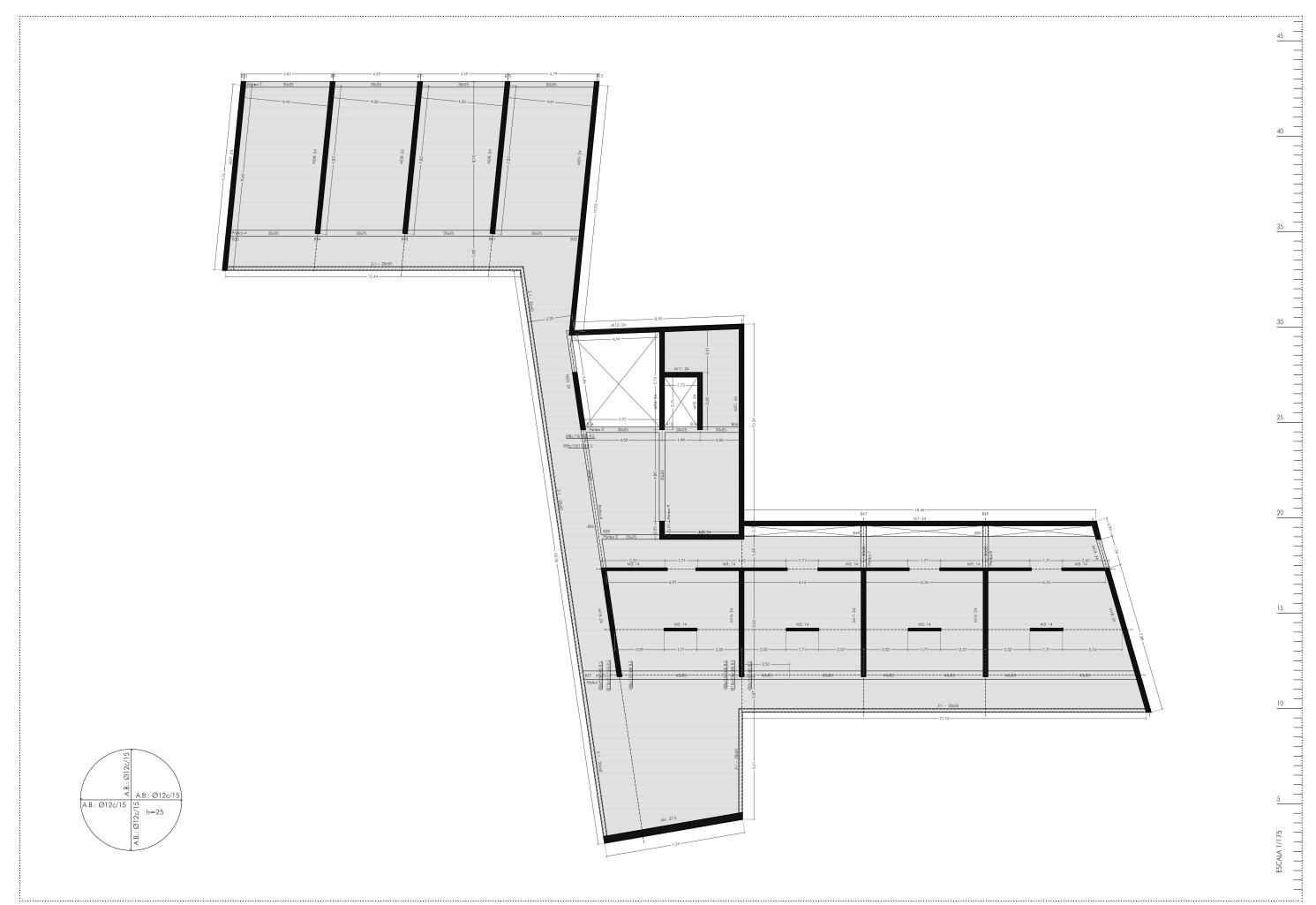


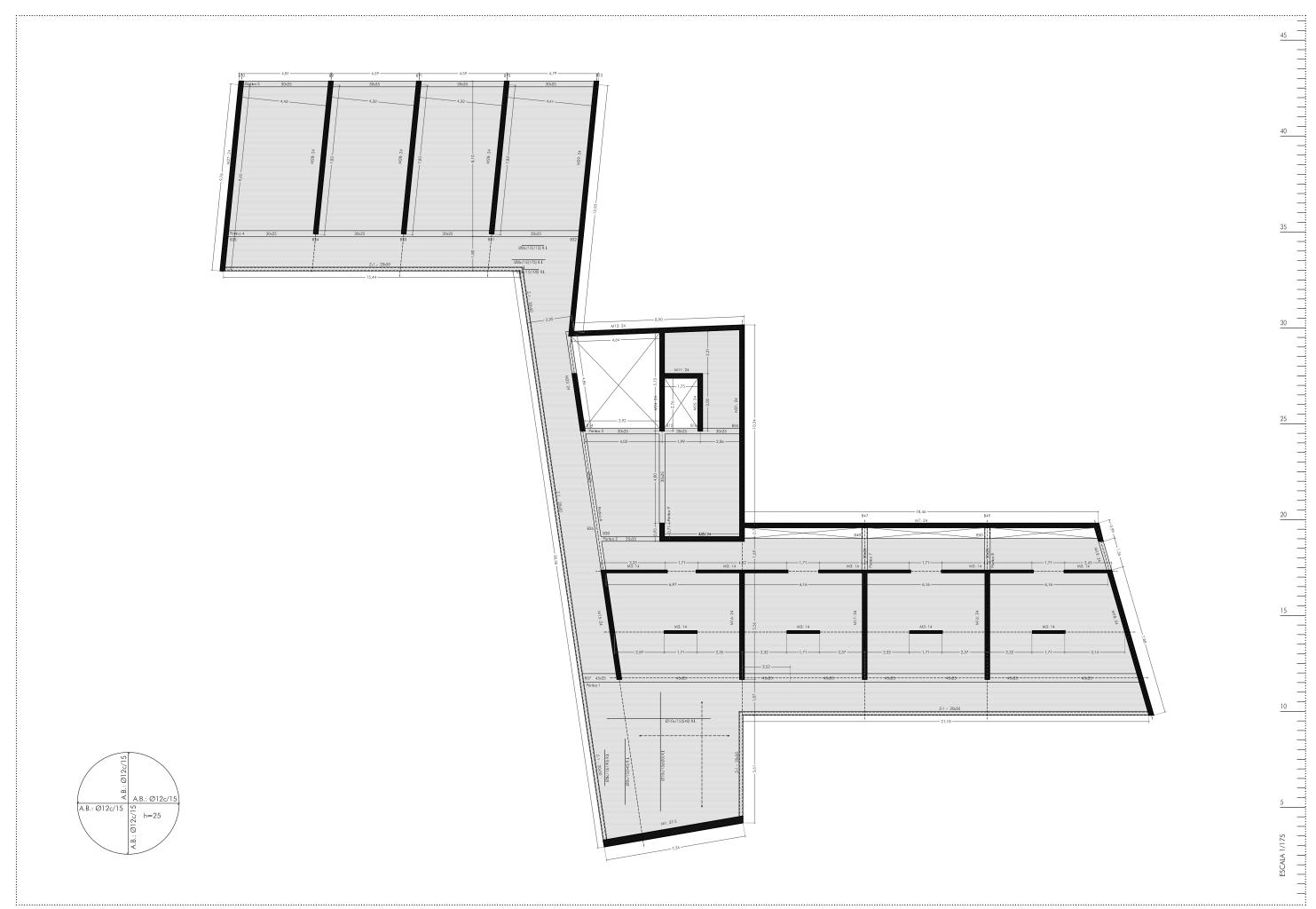


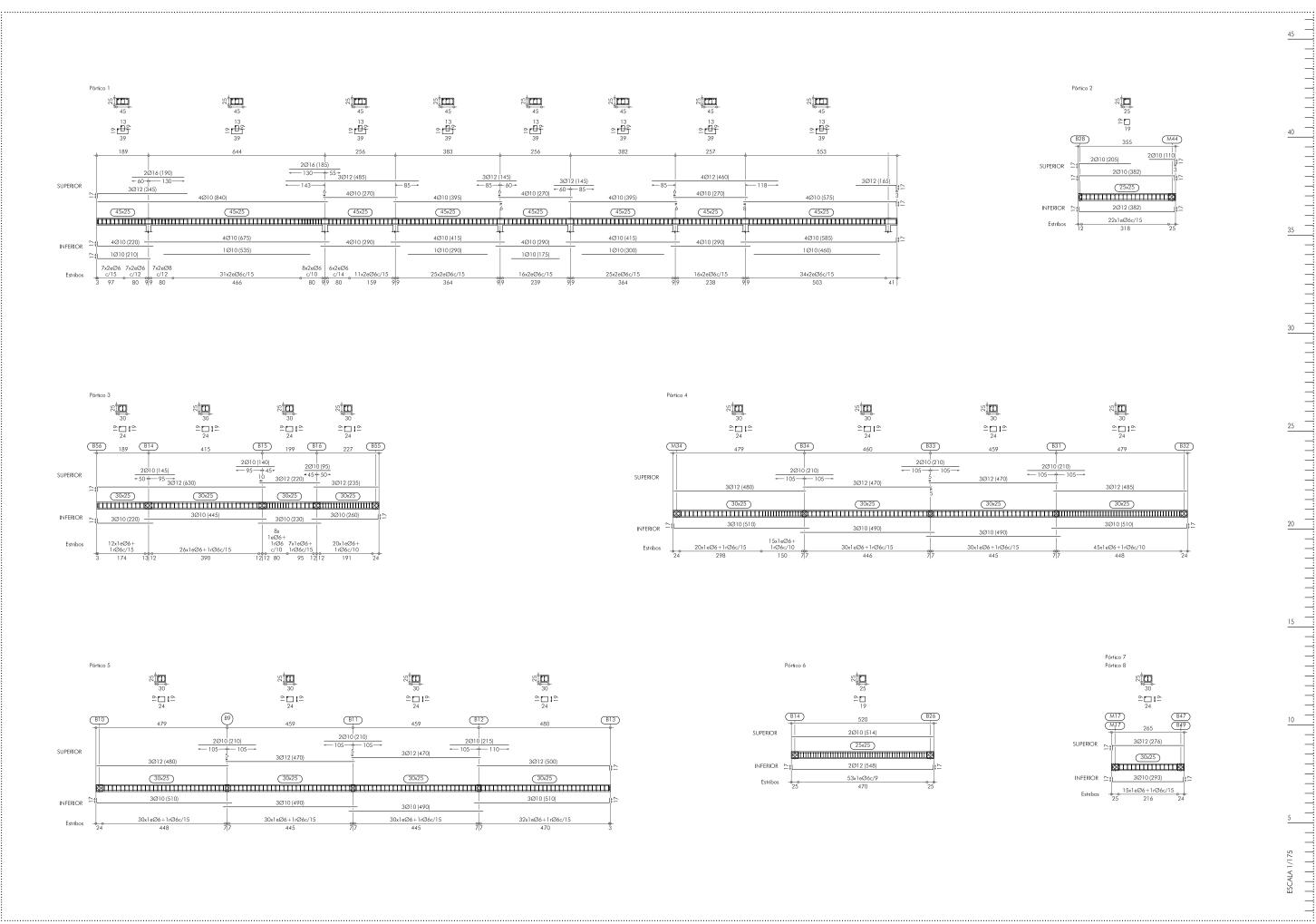










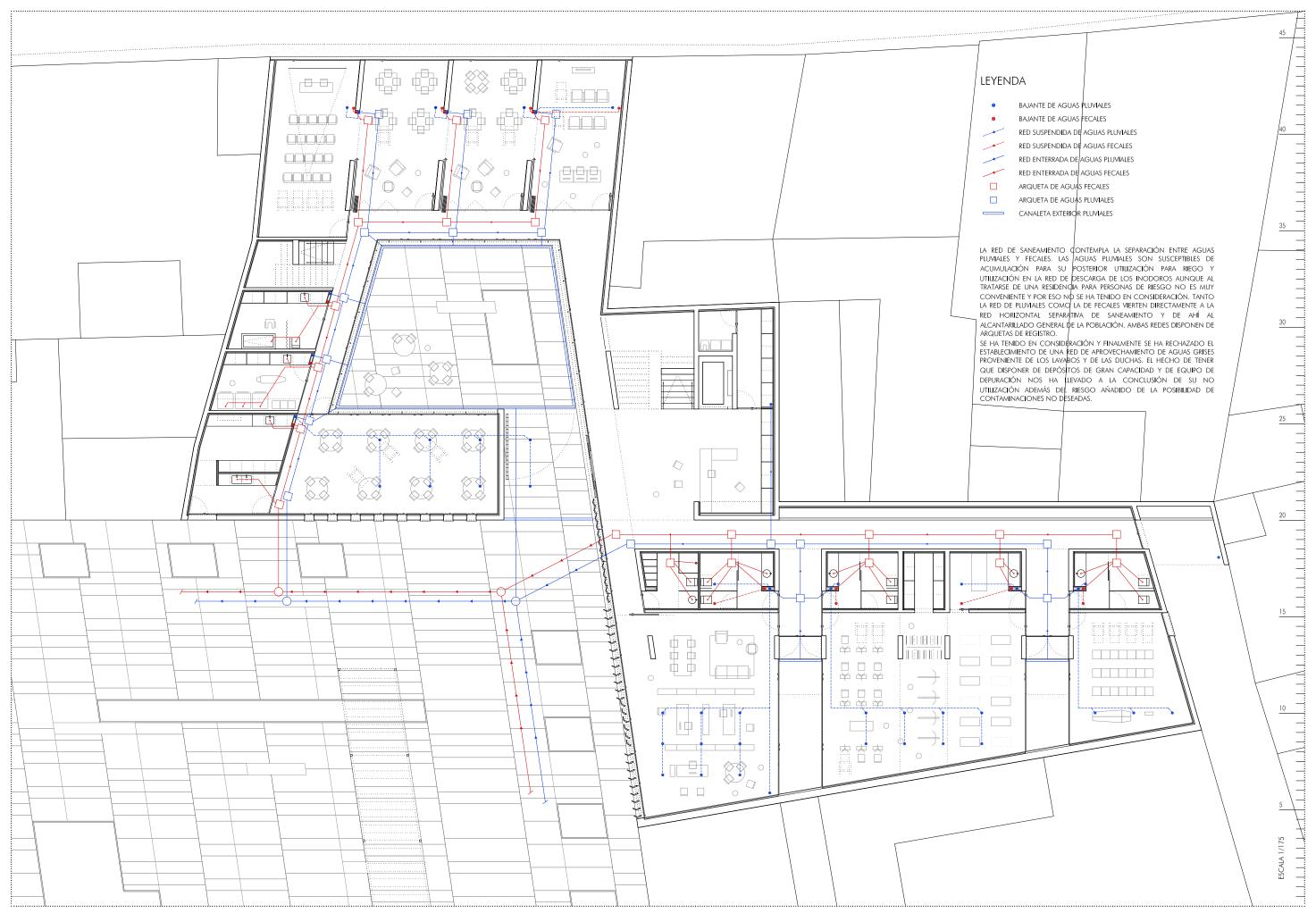




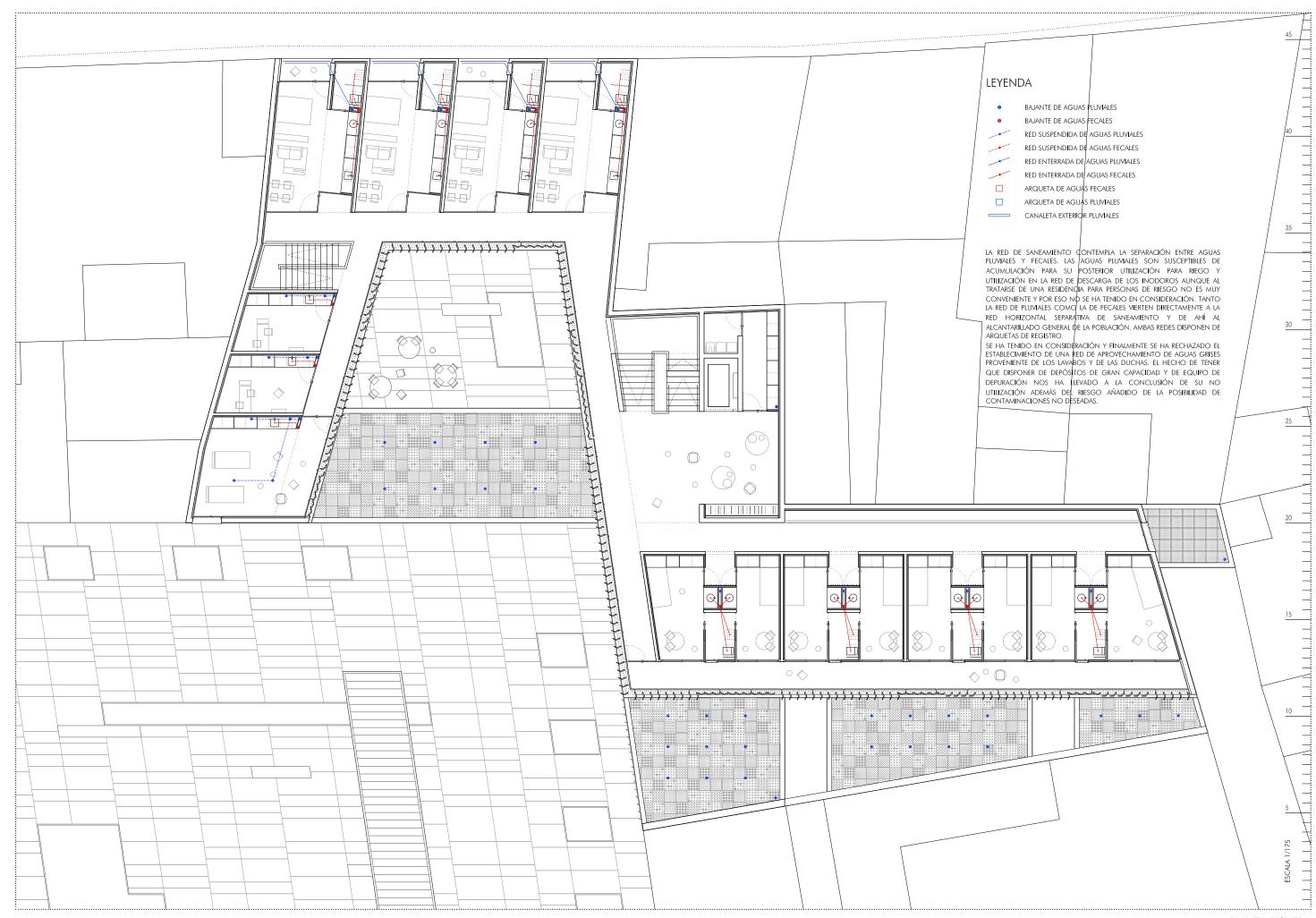
|--|

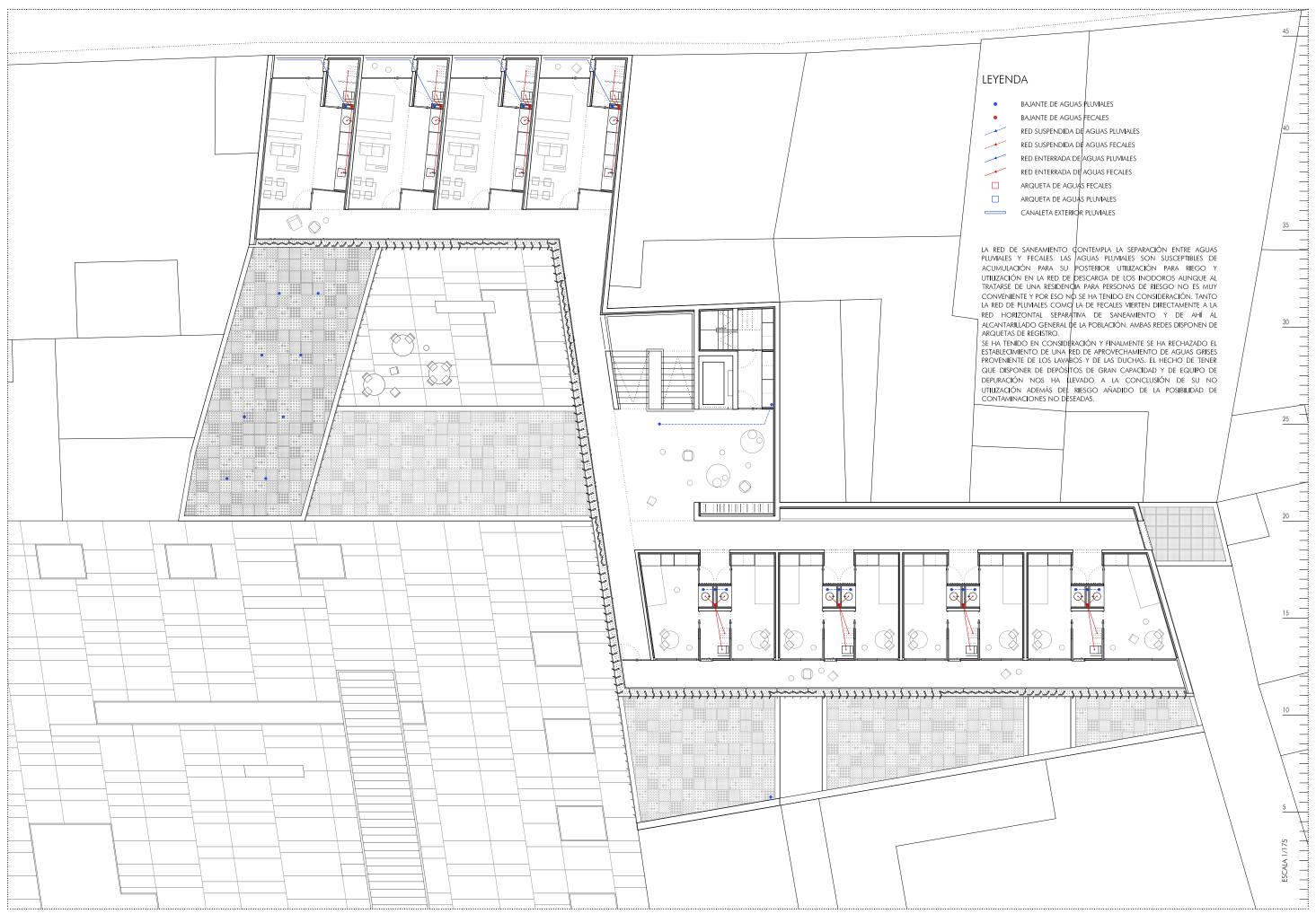
## RESIDENCIA DE LA TERCERA EDAD

TALLER 5 JOSÉ ANTONIO JUAN MARÍN



SANEAMIENTO





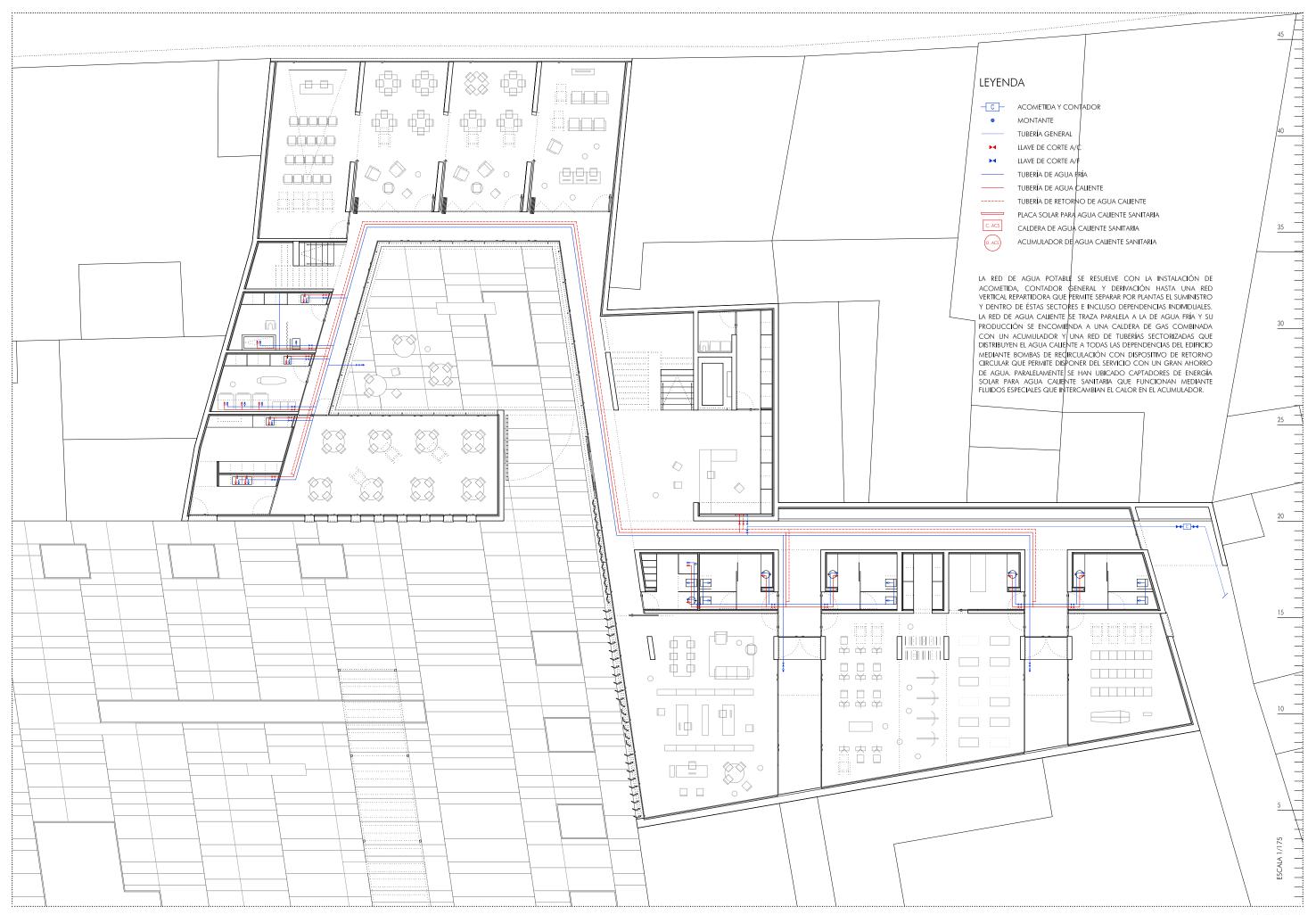


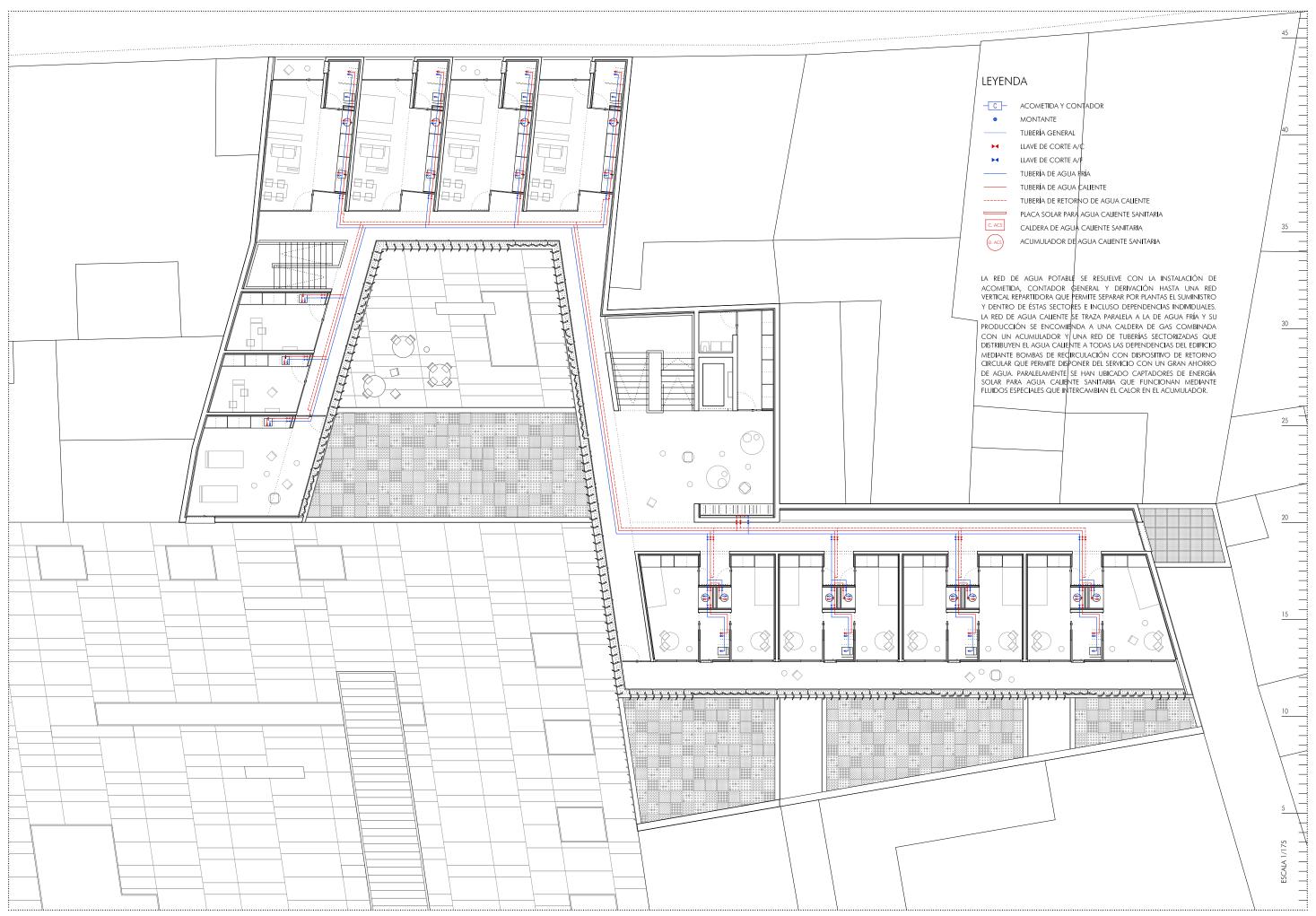


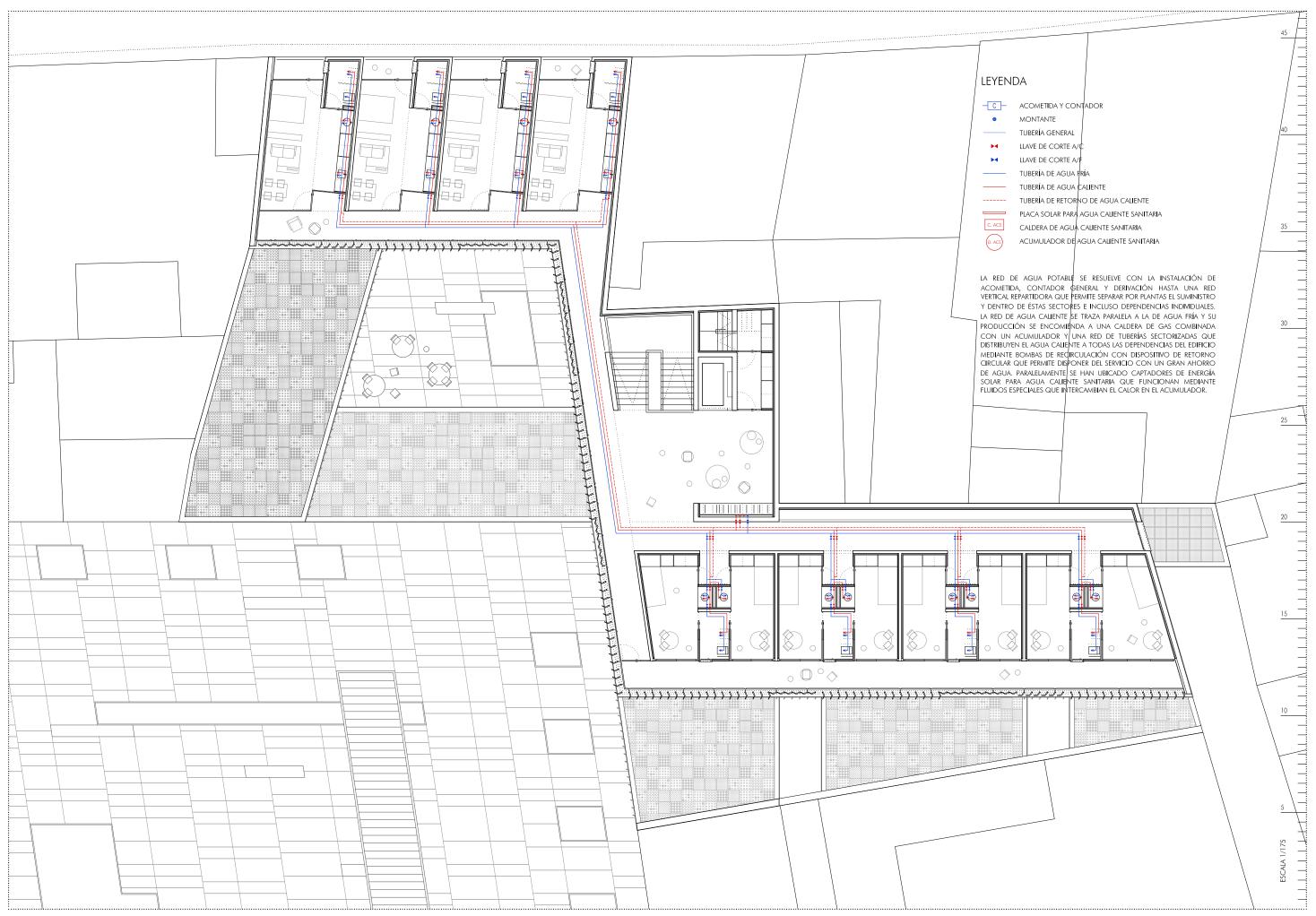






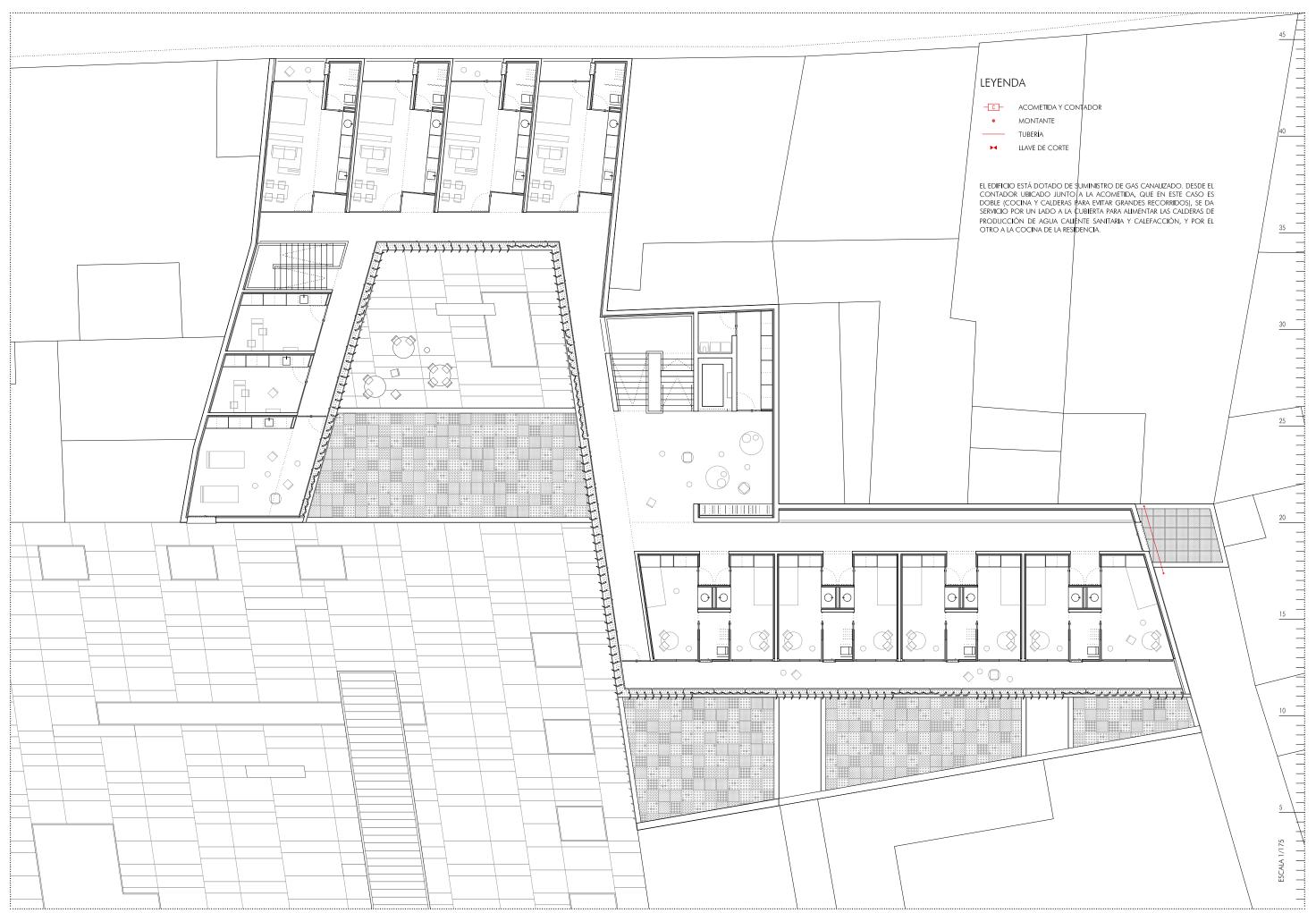


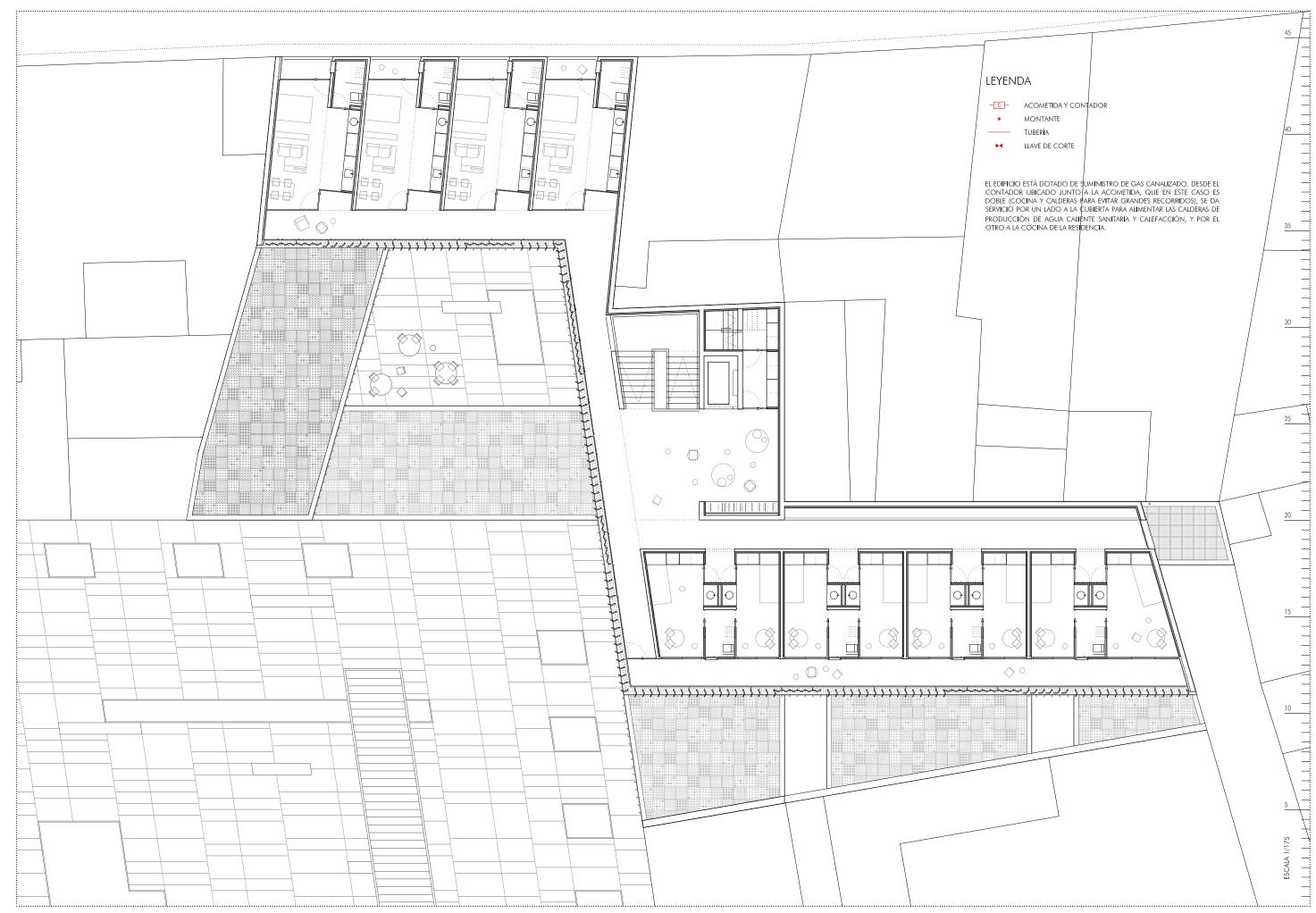




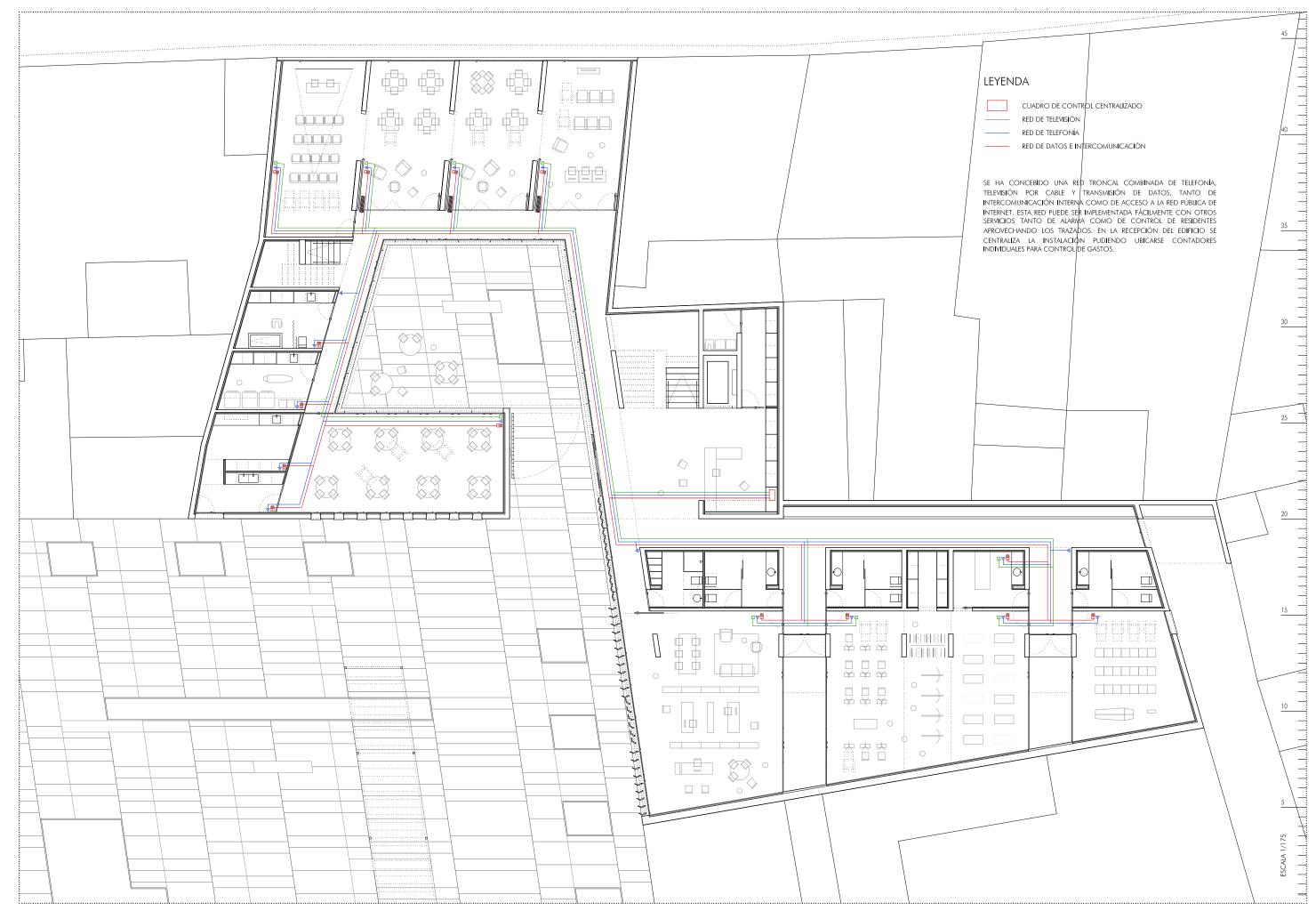


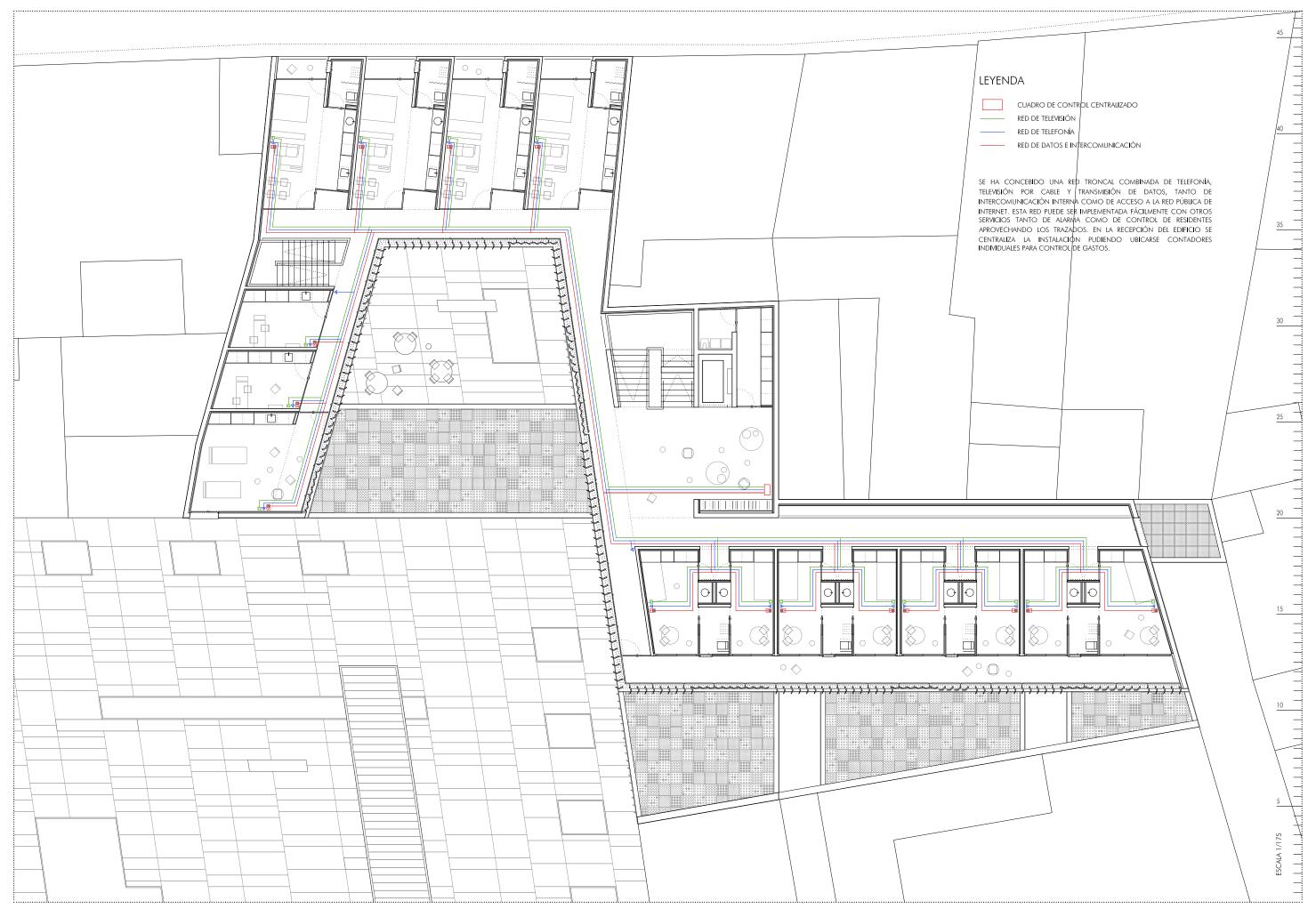


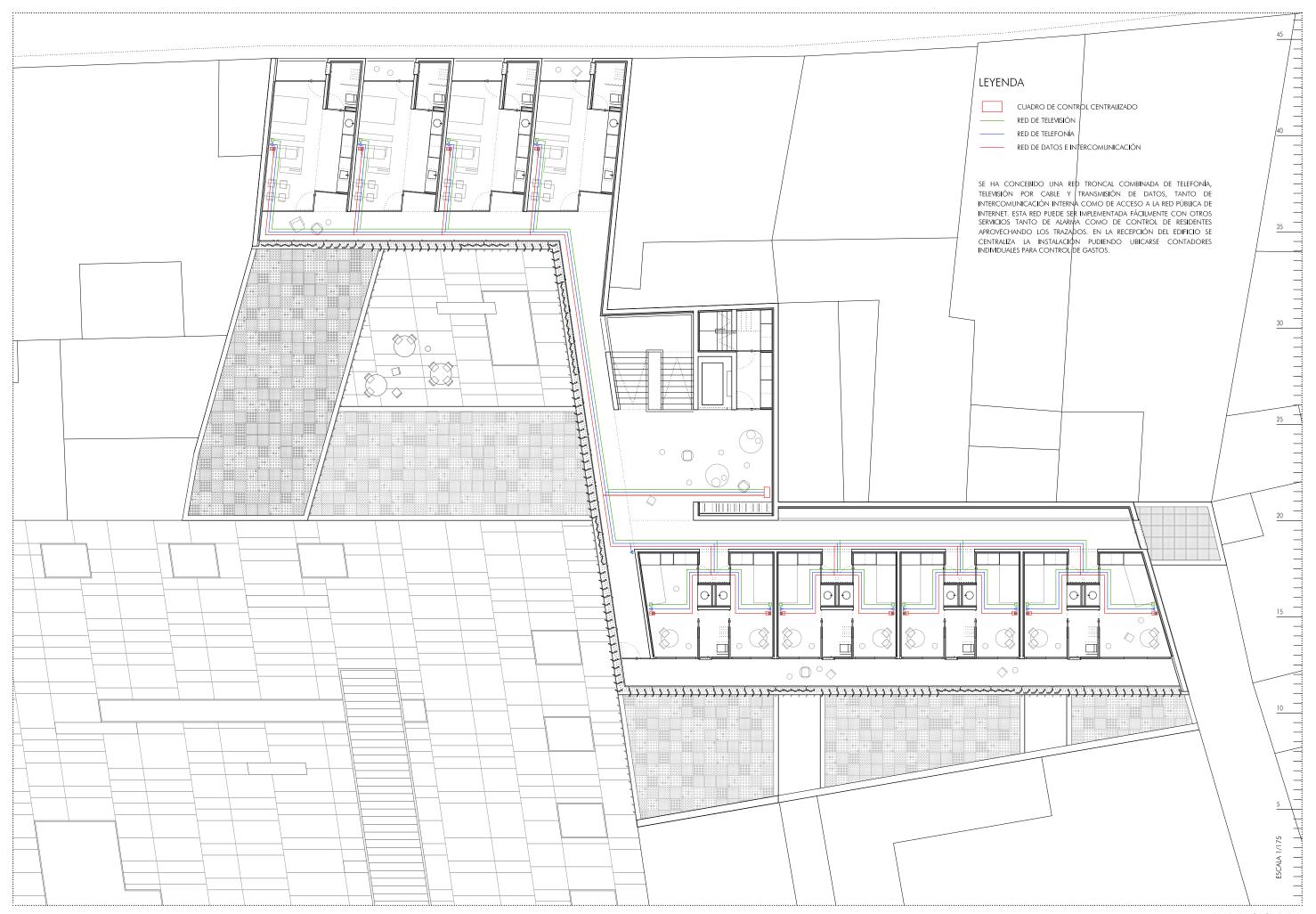


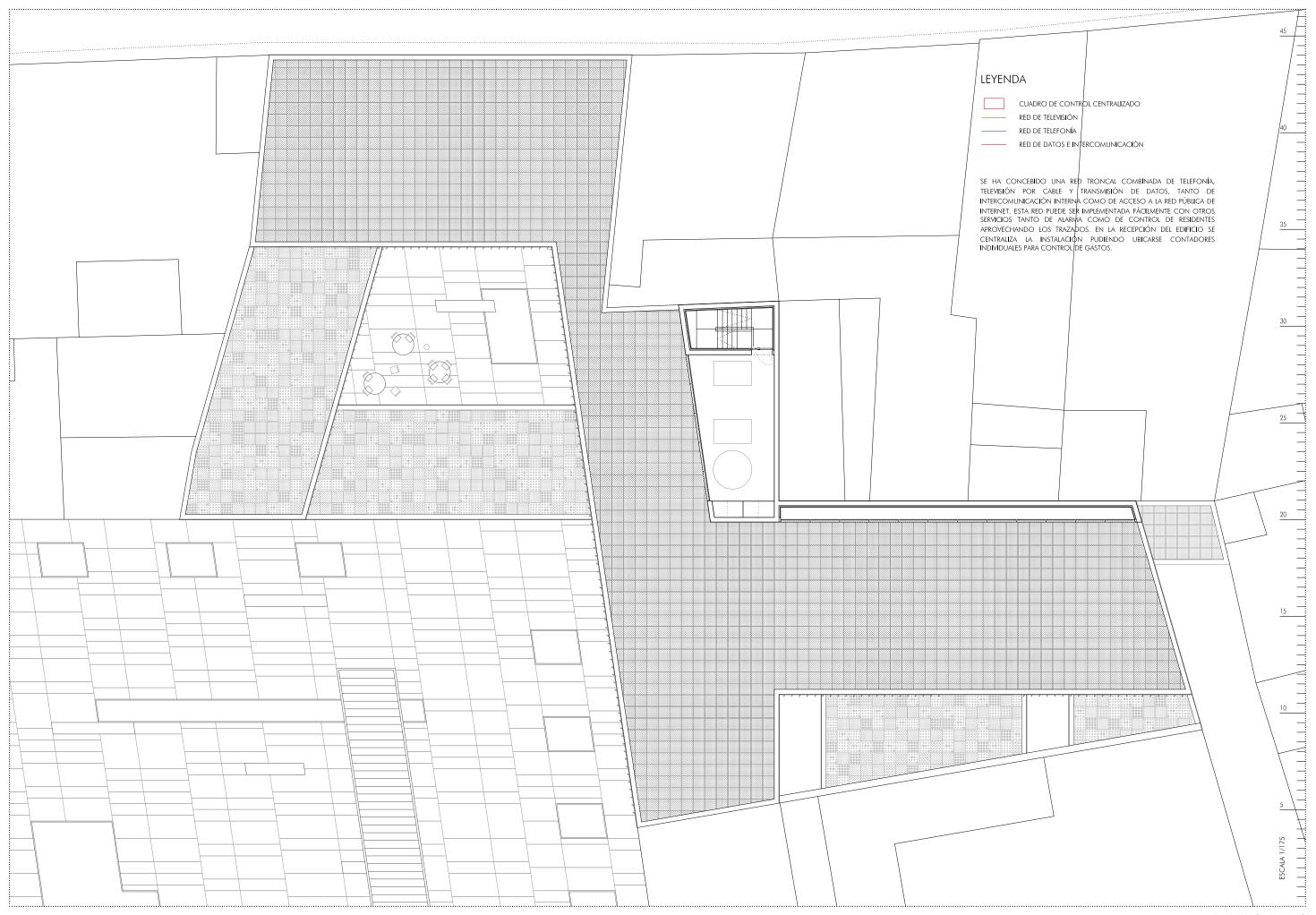












## LEYENDA

O1 APLIQUE DE PARED

MODELO: TOLOMEO MICRO FARETTO

FABRICANTE: ARTEMIDE

02 DOWNLIGHT MODELO: L. D. SYSTEM 206 FLUO FABRICANTE: ARTEMIDE

03 HALÓGENO
 MODELO: TOPLITE 88
 FABRICANTE: ARTEMIDE

04 LUMINARIA SUSPENDIDA MODELO: PH ⅓ SUSPENDIDA DISEÑADOR: POUL HENNINGSEN FABRICANTE: LOUIS POULSEN

05 LUMINARIA DE PIE MODELO: PH 3 ½ PIE DISEÑADOR: POUL HENNINGSEN FABRICANTE: LOUIS POULSEN

06 APLIQUE EXTERIOR DE PARED MODELO: MUNICEGAARD MICRO Ø265CM DISEÑADOR: ARNE JACOBSEN FABRICANTE: LOUIS POULSEN

07 LUMINARIA EMPOTRADA DE TECHO
 MODELO: MUNIKEGAARD Ø460CM
 DISEÑADOR: ARNE JACOBSEN
 FABRICANTE: LOUIS POULSEN

08 LUMINARIA SUSPENDIDA PH5 MODELO: PH5 DISEÑADOR: POUL HENNINGSEN FABRICANTE: LOUIS POULSEN

O9 LUMINARIA DE SOBREMESA MODELO: AJ SOBREMESA DISEÑADOR: ARNE JACOBSEN FABRICANTE: LOUIS POULSEN

10 LUMINARIA EMPOTRADA EN EL TECHO
MODELO: CESTELLO
FABRICANTE: IGUZZINI

11 APLIQUE DE PARED EMPOTRADO MODELO: KALIFA EMPOTRADO FABRICANTE: ARTEMIDE

12 REGLETA FLUORESCENTE MODELO: T5

FABRICANTE: GENERAL ELECTRIC

13 TUBO NEÓN EN OSCURO PERIMETRAL MODELO: N2 FABRICANTE: GENERAL ELECTRIC











