

Escuela Politécnica Superior

Memòria del Treball de Fi de Grau

ESTUDIO PARA LA REHABILITACIÓN DE VIVIENDA UNIFAMILIAR EXISTENTE

Miguel Riera Ribas Juan Pablo Martín García

Grado en Edificación

Año académico 2015-16

DNI de l'alumne: 43233266-M / 43151888-R

Juan Muñoz Gomila

Departamento de Física. Área de Construcción Arquitectónica.

S'autoritza la Universitat a incloure aquest treball en el Repositori Institucional per	Αu	ıtor	Tutor	
a la seva consulta en accés obert i difusió en línia, amb finalitats exclusivament	Sí	No	Sí	No
acadèmiques i d'investigació	Х		Х	

Paraules clau del treball: Rehabilitación. Construcción. Edificación.

0. ÍNDICE

I. RESUMEN	PÁG 2
II. INTRODUCCIÓN	PÁG 3
III. OBJETIVOS	PÁG 4
IV. FICHA MEMORIA URBANÍSTICA	———— PÁG 5
V. MEMORIA CONSTRUCTIVA	PÁG 7
VI. MEMORIA DE CÁLCULO	PÁG 14
VII. JUSTIFICACIÓN NORMATIVA (JN)	PÁG 19
JN 1. JUSTIFICACIÓN CTE	PÁG 20
JN 2. JUSTIFICACIÓN DECRETO HABITABILIDAD ———————————————————————————————————	PÁG 50
JN 3. JUSTIFICACIÓN NNSS SANTA MARGALIDA	PÁG 51
JN 4. JUSTIFICACIÓN REBT / CIES	PÁG 53
VIII. MEDICIONES Y PRESUPUESTO	PÁG 64
IX. BIBLIOGRAFÍA	PÁG 10:
DOCUMATRITA CIÓNI CONADI EN ATRITA DIA	

DOCUMENTACIÓN COMPLEMENTARIA

X. DOCUMENTACIÓN GRÁFICA: PLANOS A1 (01-16)

XI. ANEJOS A LA MEMORIA (AM)

- AM 1. DESCRIPCIÓN ESTADO ACTUAL
- AM 2. FOTOGRAFÍAS ESTADO ACTUAL
- AM 3. CROQUIS
- AM 4. CERTIFICADOS ENERGÉTICOS
- AM 5. DOCUMENTOS DE TRABAJO
- AM 6. ESTUDIO DE SOMBRAS
- AM 7. CÁLCULO ESTRUCTURAS
- AM 8. CÁLCULO INSTALACIONES
 - AM 8.1 CÁLCULO FONTANERÍA
 - AM 8.2 CÁLCULO CARGAS TÉRMICAS
 - AM 8.3 CÁLCULO CONTRIBUCIÓN SOLAR
 - AM 8.4. CÁLCULO ELECTRICIDAD

I. RESUMEN

El presente proyecto trata sobre el estudio de rehabilitación de una vivienda unifamiliar entre medianeras situada en el casco antiguo de Santa Margalida. Esta vivienda consta de planta baja y planta piso con un patio en la parte trasera de la edificación. Para su intervención se ha dispuesto una nueva instalación y otras mejoras como aislamientos en muros y cubiertas que han hecho mejorar la eficiencia energética del edificio pasando de una E a una C. Se ha realizado una ampliación de la cocina y se ha dispuesto de coladuría en planta baja, así como un baño en cada planta. Se ha realizado una nueva escalera, solucionando el hueco con estructura metálica y se han abierto nuevos huecos en los muros existentes.

II. INTRODUCCIÓN

El presente Trabajo Fin de Grado trata sobre el estudio de la rehabilitación de la vivienda entre medianeras existente, situada en el casco antiguo de Santa Margalida.

Actualmente, esta edificación, que probablemente sea del siglo XIX o anterior, está construida mediante muros de carga realizados con muros de marés y "paret verda". Una de las principales intervenciones que se ha realizado en dicha vivienda, ha sido la mejora de la eficiencia energética disponiendo en los muros de marés que daban al exterior, un trasdosado formado por un aislamiento de XPS de 8cm y una placa de yeso de 2cm, dando un total de 10cm de espesor, en los muros de "paret verda" no se ha aplicado ningún tipo de aislamiento para aprovechar la inercia térmica al máximo.

También, se han tomado otras medidas importantes como la realización completa de todas las instalaciones. Se ha realizado la elección de las mismas con la intención de conseguir una mayor grado eficiencia y confort, ya que consta de una de una combinación de placas solares y bomba de calor.

Para la climatización, se ha dispuesto de una estufa de leña tipo "cassette" y radiadores de baja temperatura como apoyo en todas las dependencias para un mayor confort del usuario.

Para el suministro de agua usaremos el aljibe existente que hay en el patio. Este aljibe recibirá agua de la calle y el mismo, mediante una bomba sumergida, repartirá el agua a todas las dependencias de la casa.

Se han mejorado las cubiertas demoliendo las actuales, excepto las viguetas de madera y algunas tejas para su posterior puesta en obra como elementos reutilizados. Para las nuevas, se ha propuesto un panel sándwich TERMOCHIP (12/80/19), lámina impermeabilizante onduline y tejas tomadas con espuma de poliuretano, de esta manera al ser una cubierta ligera no damos excesivo peso a los muros de carga actuales.

Se propone la demolición de la escalera existente y se realiza una de nueva cumpliendo con las exigencias de la normativa vigente para escaleras de uso restringido, la solución del hueco se hará mediante pórticos metálicos. Con esto conseguimos ganar algo de espacio en las salas de estar además de poder aumentar la altura libre de la cocina, que actualmente son 2,02m pasando a 2,78m.

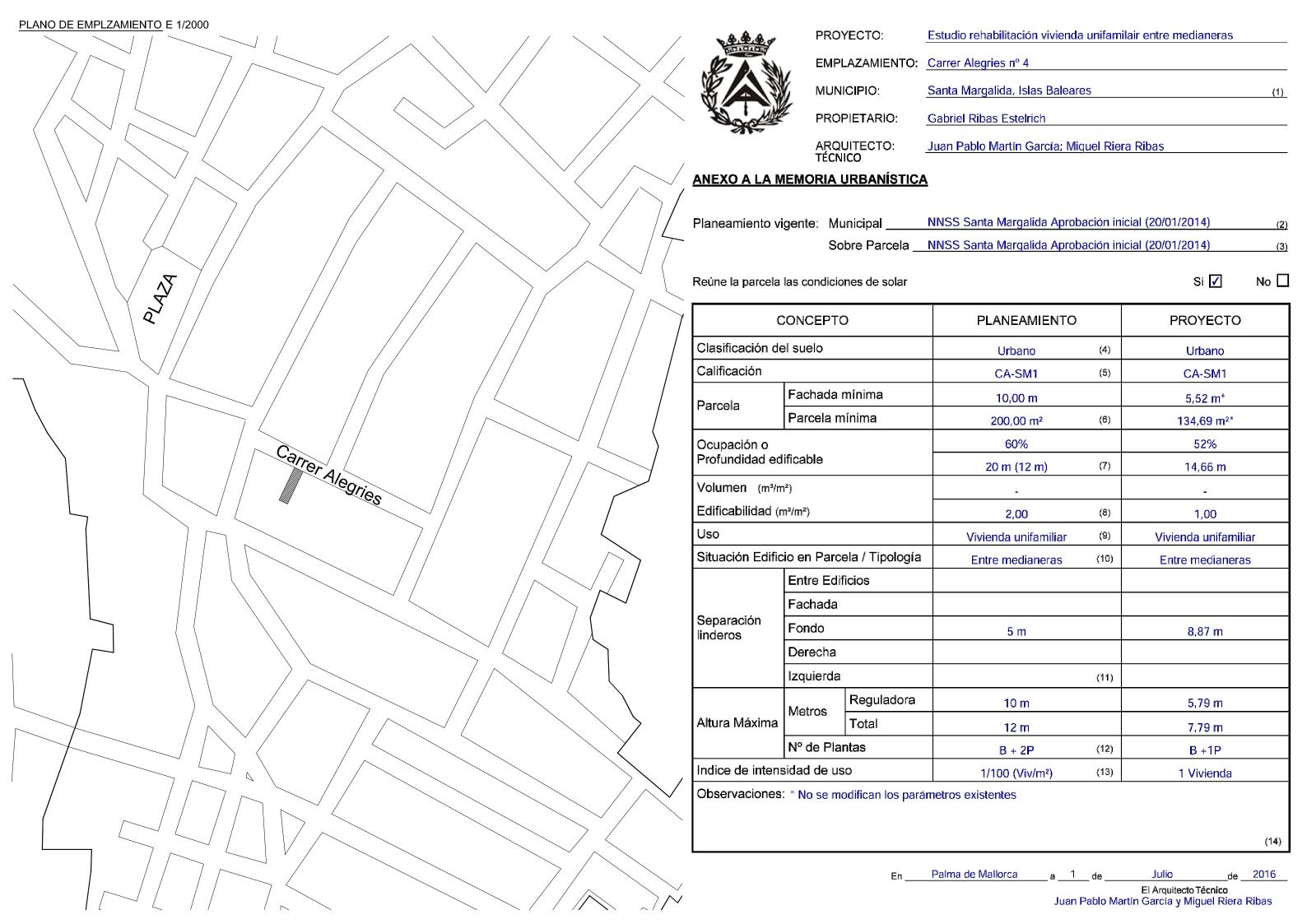
El límite de la edificación lo marca la coladuría, coincidiendo con la profundidad máxima edificable, en cambio en planta piso el límite lo marca el dormitorio 2, con lo cual, se nos permite hacer una pequeña terraza para esta última dependencia.

La cimentación realizada en la vivienda es superficial y consta de una zapata aislada y combinada unidas mediante una viga de atado para el pórtico del hueco de escalera. Para el pórtico de la coladuría y la caseta de instalaciones se dispone de una zapata corrida, ya que se considera que es la mejor solución para soportar un muro de carga.

III. OBJETIVOS

- 1- Determinar el estado actual que se estudia, para decidir soluciones constructivas adecuadas para la rehabilitación de la vivienda, de tal manera que queden integradas en dicha edificación para mantener la construcción tradicional de la época y a la vez conseguir confort para el usuario.
- 2- Proponer soluciones para la puesta en servicio, mediante nuevas instalaciones y mejoras en los cerramientos exteriores mejorando de esta manera, la eficiencia energética del edificio consiguiendo un menor consumo de energía. Además de proponer soluciones constructivas para evitar lesiones existentes.
- 3- Analizar posibilidades de reutilizar materiales de la edificación existente para abaratar costes al usuario, así como mantener y conservar la estética tradicional de la vivienda.
- 4- Conocer las limitaciones constructivas que podemos realizar en base a la normativa vigente y las competencias profesionales.

IV. FICHA MEMORIA URBANÍSTICA



V. MEMORIA CONSTRUCTIVA

Previamente a memoria constructiva, leer introducción del presente trabajo (página 3).

5.1 Actuaciones previas y demoliciones

Se realizará un apuntalamiento provisional en las viguetas y forjados previo a las demoliciones de los elementos proyectados y para la realización de apeos en los muros (ver documentación gráfica: plano 05), para garantizar un mejor reparto de las cargas mientras se estén ejecutando las aperturas de los nuevos huecos y como medida de seguridad.

Se realizará en primer lugar, la demolición de la cubierta inclinada existente con la retirada de las tejas, acopiando todas aquellas que se encuentren en buen estado para una futura reutilización, demolición de la capa de compresión y retirada de las bovedillas, también se retirarán las viguetas de madera actuales que serán tratadas para su posterior puesta en obra en techo planta baja, ya que serán reutilizadas por su buen estado de conservación, excepto las viguetas de la sala 2 que se mantendrán, todo ello será acopiado a pie de obra.

Una vez demolida la cubierta se realizará la demolición y retirada del pavimento y posteriormente la apertura de los nuevos huecos en los muros, realizándolo manualmente o con compresor. También se demolerán los tabiques existentes de "*llivanya*" de marés como puedan ser el del dormitorio 1, sala-estar 1 y altillo en planta piso. Para poder realizar la ampliación de la vivienda se deberá demoler parte del muro de carga de marés de la cocina solucionándolo con estructura metálica.

También será objeto de demolición el entrevigado de piezas de marés situado en el forjado techo planta piso y se retirarán las vigas de madera de ese mismo forjado en las zonas del dormitorio 1, entrada y cocina, las de la sala se mantendrán. Éstas vigas, como las de la cubierta inclinada serán tratadas y preparadas para su posterior puesta en obra.

Se demolerá la escalera existente para ejecutar posteriormente una de nueva, tal y como se indica en el plano de demoliciones. La nueva escalera deberá cumplir con las exigencias de la normativa vigente. Todos los anexos existentes del solar serán demolidos dejando vacío la zona de patio.

Todos los escombros, serán acopiados en contenedores para su posterior carga y transporte mediante camión basculante hasta vertedero autorizado.

5.2 Movimiento de tierras

Posteriormente a la retirada del solado existente de terrazo, se realizará una excavación en el interior de la vivienda de -0,45m para la disposición de las capas que formarán el nuevo pavimento y de -0,60m, una vez excavados los 45cm, para la cimentación de las zapatas dispuestas que sustentarán los pórticos y muros definidos en proyecto y de las zanjas necesarias para las instalaciones.

En el exterior de la edificación, en el patio, se realizará un desbroce y limpieza del terreno excavando hasta una cota de -0,30m, para posterior ejecución de las terrazas.

Se realizará un relleno de gravas en las zonas donde se requiera de soleras, que estará compuesto por una capa de grava filtrante extendida sobre el terreno de forma uniforme y de espesor entre 15 y 20cm.

Después de la observación del terreno existente, se ha estimado que el coeficiente de trabajo, a efectos de cálculo, admisible para el terreno es de 0,2 N/mm². En cualquier caso será preceptiva en caso de dudas una vez realizada la excavación en cuanto a la naturaleza del terreno la realización de los ensayos correspondientes.

Se utilizarán medios manuales y mecánicos según se requiera. Además de realizarse un replanteo de la obra.

5.3 Cimentaciones

La cimentación de los nuevos elementos estructurales es directa/superficial y consistirá en zapatas corridas siguiendo los muros de carga dispuestos para la ampliación de la vivienda y la ejecución de la caseta para instalaciones, esta zapata tendrá una geometría en sección transversal de 45cm de ancho por 50cm de alto. En la sala estar 1 para la ejecución de la nueva escalera y de la estructura metálica que la acompaña, se dispondrá de una zapata rectangular de 140x70x50 cm que unirá el murete de arranque de losa escalera y pilar metálico, ésta zapata se unirá a otra zapata aislada de 80x80x50 cm mediante una viga de atado de 40x40 cm de sección transversal. El hormigón de estas zapatas será de HA-25 (ver documentación gráfica: plano 12).

Previamente a la colocación de las armaduras y del vertido del hormigón de las zapatas, se procederá al llenado y nivelación de las zanjas y excavaciones para la cimentación con un hormigón de limpieza HL-150, formando una de un grueso de 10cm como mínimo.

5.4 Estructura

Para solucionar el nuevo hueco de escalera se ejecutará una estructura porticada metálica, formada por una jácena IPE 140 de 2,13m de luz colocada en sentido perpendicular las viguetas de madera, soldada a tope a un pilar metálico de tubo cuadrado de sección 100x100x3 mm y soldada mediante pletina a la IPE 160 perpendicular a ella, es decir, paralela a las viguetas de madera formando, de esta manera, uno de los pórticos del conjunto estructural del hueco de escalera. Esta viga IPE 160 de 3,51m de luz estará empotrada en pared de carga de" paret verda" y soldada a tope al pilar metálico de igual sección que el anterior. Estos pilares estarán soldados a una pletina metálica de 25x25 cm de 12mm de espesor con 4 pernos soldados de acero corrugado de Ø12. La otra viga metálica será una IPE 80 de 0,80m de longitud, que actuará a modo de viga brochal. Esta viga brochal irá empotrada

a la pared medianera de marés y soldada mediante pletina a la viga IPE 160 (ver documentación gráfica: planos 13 y 14).

El otro pórtico metálico estará situado en la coladuría y deberá soportar el muro de carga de marés , ya que como se ha explicado en el capítulo 1, se ha realizo la demolición del muro de fachada para poder realizar la ampliación. Este pórtico estará formado por una jácena metálica IPE 220 de 2,70m de luz soldada a tope a dos pilares de sección idéntica a los pilares de la sala. La jácena recibirá las viguetas de madera de sección 10x20 que formarán parte del forjado techo planta baja en las dependencias de comedor-cocina y coladuría.

Los forjados de cubierta serán de dos tipos: vigas de madera maciza C24 de 10x25 cm con una luz máxima de 4,60m y un intereje de 60cm con apoyo directo sobre pared de carga y protección de cabezas mediante láminas de PVC, en sala-estar 2, dormitorio 2 y 3 y baño 2, y vigas semi-resistentes con bovedilla de hormigón tipo "Hourdis" o similar con intereje 70cm y capa de compresión de 5cm en el volumen que forma la caseta de instalaciones.

Los forjados interiores de la vivienda, es decir, forjado techo planta baja, estarán formados mediante vigas de madera reutilizadas de 10x20 cm de sección y viguetas macizas de C24 también de la misma sección con intereje de 30cm según cálculos (ver documentación gráfica: plano 12).

La estructura prevista para la ampliación y caseta instalaciones será mediante ladrillo hueco "de carga" de 19x14x24cm. Como complemento al tipo estructural se prevé la realización de zuncho de hormigón armado, que sirva para atar los muros realizados.

Los apeos realizados para las aperturas de los huecos interiores en los muros de carga serán con dos viguetas pretensadas, con un relleno de hormigón entre ambas.

5.5 Cubiertas

La cubierta de la casa será inclinada de teja cerámica curva, mientras que en la caseta para instalaciones será plana con acabado de baldosas de alfarero de barro cocido 20x20 cm.

Tal y como se ha indicado en el apartado de estructuras, la cubierta inclinada se construirá con vigueta de madera maciza C-24, donde sobre estas se colocará una solución con panel sándwich termochip (12/80/19) con unas dimensiones de 240x60 cm, que irán fijados a las viguetas mediante tornillos de sujeción. Sobre el mismo se instalará una impermeabilización tipo onduline o similar, fijado a los paneles mediante tornillos de sujeción, y finalmente se colocarán las tejas con la utilización de todas aquellas que hayan sido recuperadas como teja cobija, tomadas con espuma de poliuretano.

La cubierta plana se construirá con viguetas semi-resistentes, con bovedilla de hormigón tipo "Hourdis" o similar, formación de pendientes con hormigón celular 8cm de espesor, aislamiento térmico XPS de 4cm de espesor, impermeabilización y baldosas de alfarero de barro cocido 20x20 cm.

5.6 Albañilería

Cerramientos exteriores:

Los muros de cerramiento que forman parte de la ampliación y caseta instalaciones se construirán con bloques de ladrillo cerámico hueco "de carga" de 19x14x24cm.

Antes de procederse a su colocación todas las piezas deberán mojarse. El tipo de mortero a utilizar será el M-80 (1:4).

Tabiquería interior:

Las particiones interiores de la casa serán con ladrillo cerámico hueco, doble castellano H6 de 24x12x8 cm, según plano de distribución. Éstos irán sobre bandas elásticas tomados con mortero cemento portland. Las tres últimas hiladas se tomarán con yeso con el fin de absorber posibles movimientos estructurales. Antes de su colocación, todas las piezas deberán mojarse.

En los muros de marés que den al exterior se dispondrá de un trasdosado mediante aislamiento con XPS de 80mm y placa de yeso laminado de 2cm de espesor, dando un total de 10cm, para resolver problemas térmicos y acústicos respectivamente.

5.7 Revocos y enlucidos

Los acabados de los muros de "Pared Verda" serán de piedra vista tanto en interior como en exterior, con un rejuntado de mortero de color imitación al mortero tradicional. En las fachadas de muro de marés se realizará un enfoscado maestreado con mortero cemento portland y enfoscado maestreado y revoco fratasado en paramentos interiores donde deban recibir alicatados, tales como baños, coladuría y caseta instalaciones. En el interior de la vivienda las paredes de marés recibirán un guarnecido y enlucido con pasta de escayola tipo "perliescayola", preparada para pintar.

Para el techo de la caseta de instalaciones se realizará un guarnecido sin maestrear y enlucido, realizado directo bajo forjado. En el baño 1 se dispondrá de falso techo mediante placas de yeso laminado H, con estructura metálica y alma de yeso hidrofugado.

5.8 Solados y alicatados

Se dispondrá, para el pavimento interior de la vivienda, un solado general de baldosa de gres porcelánico de 80x80 cm color arena, tanto en planta baja como en planta piso, con rodapié del mismo material de 70x10 mm de sección.

En ambos baños de la casa, se realizará un alicatado de gres porcelánico color beig marazzi de 37,5x25 cm en las paredes donde se encuentren los sanitarios y hasta una altura de 2,1m. Las demás paredes de estas dependencias irán revestidas de yeso y pintadas con pintura plástica lisa transpirable color mate.

Para la caseta instalaciones y la coladuría se usará una revestimiento discontinuo con un alicatado de azulejo monococción de 20x10 cm color blanco mate liso.

Para la cocina, se usará un alicatado de gran formato de 100x60 cm, tomado con mortero cemento en las zonas de fregadero y cocción. Una hilada a partir de la encimera.

La escalera irá revestida con microcemento color gris claro, liso con un acabado pulido.

El pavimento exterior, estará formado por un pavimento continuo de hormigón HM-25 de 4cm de espesor con acabado "lavado-In-Situ-rugoso" y los áridos que lo formen serán cantos redondeados.

5.9 Cantería y piedra artificial

Las jambas y dinteles dispuestos en los huecos de fachada se realizará con piezas de marés de 20cm de espesor y los vierteaguas con piezas de marés de 5cm de espesor provistos de goterón, tomadas con mortero cemento y rejuntado con lechada de cemento blanco.

La cornisa de la cubierta estará formada por piezas de marés de 20cm de espesor, tomadas con mortero cemento blanco.

5.10 Carpintería de madera

Las vidrieras y ventanas serán de madera de iroko, protegidas con aceite de lino (ver documentación gráfica: plano 16). Las persianas serán de madera de abeto de lamas fijas y cepilladas a la cara, también tratadas con aceite de lino.

Las puertas interiores serán de madera de pino tea maciza lisas aplicándole un barniz mate en su color natural cuando estén en "paret verda", colocadas según detalles y se pintará del mismo color que la pared cuando estén dispuestas en tabique.

5.11 Vidriería

Las carpinterías contarán con un acristalamiento de vidrio doble aislante, compuesto por vidrio incoloro de 6mm. en el interior, cámara de aire deshidratado de 12mm. y vidrio incoloro de 6mm en el exterior, sellado perimetralmente.

Los baños dispondrán de un espejo de vidrio plateado de 5mm de espesor y las duchas irán provistas de mampara de vidrio translúcido de 1,85m de altura con perfilería de acero inoxidable compuestas por un panel fijo en planta piso y abatible a 180° y fijo para el baño planta baja.

5.12 Pintura

Interior

Las paredes interiores irán revestidas mediante pintura plástica lisa mate transpirable sobre revestimiento de yeso e igual para los paramentos horizontales como baño 1 y forjado caseta instalaciones. Las puertas interiores que estén en "paret verda" se les darán un barnizado dejando la madera en su color natural y las que estén en tabique del color de la pared.

Los perfiles metálicos interiores de la vivienda, irán revestidos mediante una pintura antioxidante con aplicación de dos capas color negro mate.

Exterior

Las persianas exteriores recibirán un revestimiento protector hidrófugo, fungicida e insecticida incoloro e igual para las vigas interiores que formen los forjados.

Las piezas de cantería estarán tratadas mediante un hidrofugante con aplicación de dos manos.

5.13 Instalaciones

5.13.1 Fontanería

La vivienda se abastece del agua proveniente de la red general de distribución de la calle, que alimentará el aljibe.

La provisión de suministros será a partir del aljibe existente, situado en el patio cerca de la caseta de instalaciones. A partir de aquí se desarrolla la red de abastecimiento de agua potable y ACS hacia la vivienda mediante una bomba de impulsión sumergida , a través de conductos de polipropileno enterrados mediante un relleno formado por un grueso de gravas de 12cm de espesor y hormigón ligero H-150 con arlita de 3cm de espesor, bajo pavimento. También se dispondrá de un by-pass para realizar el suministro directamente desde la red (ver anexo cálculos y documentación gráfica: plano 08).

Para el ACS, se seguirá el CTE disponiendo el 58% de la energía mediante colectores solares, combinándose con bomba de calor y un acumulador solar de 200L.

5.13.2 Saneamiento

El saneamiento dispuesto para la evacuación de aguas, estará formado por conductos rígidos de PVC enterrados con una pendiente del 2% para la evacuación de aguas negras, que desembocará a la arqueta (40x40 cm) de alcantarillado público dispuesta en la calle. Para la evacuación de aguas grises dispondremos de la misma tipología de conductos y éstos desembocarán al depósito que hay situado al límite del solar (ver documentación gráfica: plano 09).

5.13.3 Pluviales

Para las pluviales dispondremos de canalones de zinc, con una pendiente del 1% en la parte inferior de los faldones de cubierta, que conectarán con las bajantes del mismo material, las cuales desembocarán en la arqueta que hay bajo la bajante del segundo faldón (zona dormitorio 2) de 40x40 cm, para posteriormente dirigir el agua, mediante colectores rígidos de PVC, enterrado con una pendiente del 2% hacia el terreno o hacia el propio aljibe, según interese. Las aguas de la cubierta de la fachada principal desembocarán en la calle.

5.13.4 Climatización

Se realizará la climatización mediante una estufa de leña (tipo cassette) situada en la medianera de la sala-estar 2 con salida de humos por la cubierta. Éste sistema irá apoyado mediante radiadores en las diferentes dependencias y radiador toallero en los baños. Se suministra el agua caliente a los mismos mediante tubos de cobre enterrados y empotrados, esta instalación será de baja temperatura para garantizar un confort térmico al usuario. Se usará el mismo sistema de abastecimiento del ACS, colectores solares y bomba de calor (ver documentación gráfica: plano 10).

5.13.5 Electricidad

La instalación eléctrica se abastecerá de la red general de alimentación y se dispondrá de una caja general de protección cerca de los contadores y un cuadro general de distribución justo en la entrada principal a la vivienda. El grado de electrificación será elevada.

Se instalarán las correspondientes líneas de alimentación para puntos de luz y tomas de corriente establecidas en el proyecto (ver documentación gráfica: plano 11).

VI. MEMORIA DE CÁLCULO

6.1 Normativas utilizadas para el cálculo

Para el cálculo de cimientos, estructura y forjados se han tenido en cuenta las siguientes normativas e instrucciones:

- DB SE: Documento Básico Seguridad Estructural
- DB SE-A: Documento Básico Seguridad Estructural Acero
- DB SE-AE: Documento Básico Seguridad Estructural Acciones en la Edificación
- -DB SE-C: Documento Básico Seguridad Estructural Cimientos
- DB SE-F: Documento Básico seguridad Estructural Fábrica
- DB SE-M: Documento Básico Seguridad Estructural Madera
- EHE: Instrucción de Hormigón Estructural
- Eurocódigo 6

6.2 Justificación del tipo de estructura

Al ser una vivienda a rehabilitar, la tipología estructural será la existente incluyendo la estructura metálica para solucionar el hueco de escalera y el muro de carga de marés.

6.2.1 Cimentación

Las zapatas del pórtico para la solución de hueco de escalera se han dimensionado teniendo en cuenta solamente el axil, fruto de la bajada de cargas del pórtico que sustentan. Este axil no está mayorado ya que el terreno está suficientemente minorado. Estas zapatas transmitirán los axiles al terreno e irán unidas mediante una viga de atado armada con mínimos, ya que su función es que las zapatas trabajen conjuntamente y que no haya demasiadas diferencias al producirse un asentamiento para evitar posibles fisuraciones. El cálculo del armado se ha hecho por mínimos debido a las pocas cargas aunque, se hubiera podido calcular perfectamente mediante la Teoría de Bielas y Tirantes. Las medidas de las zapatas (L x a), se han sobredimensionado para una mayor facilidad constructiva a la hora de disponer de encofrados. Las medidas y armados se reflejan en documentación gráfica.

La zapata corrida, cimentación de la caseta instalaciones y ampliación cocina, traba el muro de carga para que forme una única unidad estructural y trabajen ambos a la vez. (Ver anexo cálculos y documentación gráfica: planos 12 y 13).

6.2.2 Forjados

Al querer mantener una estética tradicional, los forjados interiores se han realizado con viguetas de madera maciza C-24 de 10x20 cm y existentes (ver anexo cálculos), todas ellas tratadas y con entrevigado de marés, tal y como se explica en la memoria constructiva.

Los forjados de cubierta serán también de viguetas de madera maciza C-24 de 10x25 cm e intereje cada 60Cm, calculadas a flexión, cortante y a flecha, siendo ésta última la comprobación más importante para este material. La clase resistente C-24 y sección es suficiente y resiste ya que la mayor luz a cubrir en la vivienda es de 4,60m (si la luz hubiera sido mayor, para estar del lado de la seguridad, se habría calculado con viguetas laminas tipo GL24h). (Ver anexo cálculos y documentación gráfica: plano 12).

El forjado de cubierta de la caseta instalaciones, se ha optado hacerlo plano de viguetas semiresistentes con bovedilla de hormigón de 20cm y capa compresión armada de 5cm.

6.2.3 Estructura

Para la estructura de la caseta instalaciones y ampliación cocina y coladuría se ha optado la utilización de muros de carga de bloque cerámico.

Lo apeos realizados para la apertura de huecos serán con dos viguetas pretensadas y la solución de la escalera se resuelve mediante pórticos metálicos, explicados en memoria constructiva apartado 1.4.

Elementos Estructurales de Hormigón (EHE)

Los elementos de hormigón deben cumplir una serie de requisitos en cuanto a la durabilidad, aplicando el artículo 37 en referencia a los recubrimientos mínimos y las separaciones máximas entre barras.

Además la estructura debe cumplir con las exigencias básicas de seguridad, funcionalidad y seguridad en caso de incendios.

Para el cálculo deben tenerse en cuenta las acciones permanentes y variables aplicadas en ellas. Se deben mayorar para obtener los esfuerzos de cálculo para el armado.

Para las deformaciones se ha aplicado el artículo 50.2, relación luz canto que nos evita hacer esta comprobación.

También hay que mencionar que la elección del tipo de ambiente, la relación agua cemento y la resistencia del hormigón serán fundamentales para la resistencia.

6.3 Datos previos

Para la determinación de las cargas primero debemos definir los materiales que componen los forjados (ver anexo cálculos), para ello las densidades de los diferentes elementos se han sacado de la lista de materiales del CTE.

CARGAS ACTUANTES

CÁLCULO PÓRTICO COMEDOR-COCINA-COLADURÍA

FORJADO PLANTA PISO

- $-p.p. forjado = 3 KN/m^2$
- -p.p. pavimento = $1 KN/m^2$
- -p.p. viguetas = 0.64 KN/ml
- $-S.U. = 2KN/m^2$

FORJADO CUBIERTA PLANA

- $-p.p.forjado = 2,74 KN/m^2$
- $-p.p.pavimento = 1 KN/m^2$
- -p.p.viguetas = 0.334 KN/ml
- $-S.U.=1KN/m^2$

MURO MARÉS:

-p.p. fachada de marés = 11,96 KN/ml

CÁLCULO CASETA INSTALACIONES

FORJADO CASETA INSTALACIIONES:

- $-p.p. forjado (20 + 5) = 3,38 KN/m^2$
- $-p.p.pavimento = 1 KN/m^2$
- $-S.U.=1KN/m^2$

CÁLCULO JÁCENA PERPENDICULAR VIGUETAS IPE 140

FORJADO PLANTA PISO:

$$-p.p. forjado = 3 KN/m^2$$

$$-p.p.$$
 pavimento = $1 KN/m^2$

$$-p.p.viguetas = 0,75 KN/ml$$

$$-S.U. = 2KN/m^2$$

CÁLCULO VIGA BROCHAL IPE 80

FORJADO PLANTA PISO:

$$-p.p.forjado = 3 KN/m^2$$

$$-p.p.pavimento = 1 KN/m^2$$

$$-p.p.viguetas = 0,57 KN/ml$$

$$-S.U. = 2KN/m^2$$

CÁLCULO LOSA ESCALERA

$$-p. p. forjado = 25 KN/m^3 \cdot (1m \cdot 0.15m) = 3 KN/ml$$

$$-p. p. pavimento = 2 KN/m^2$$

$$-S.U. = 1 KN/m^2$$

CÁLCULO VIGUETAS FORJADO CUBIERTA INCLINADA

$$-$$
 Panel Sándwich (TERMOCHIP) = 0,45 KN/ m^2

$$-Tejas + Onduline = 0.80 KN/m^2$$

$$-S.U. = 1 KN/m^2$$

$$-Nieve = 0.20 \, KN/m^2$$

$$-P.P.Vigueta\ de\ madera\ C24 = (0.10m\ x\ 0.20m\ x\ 3.50\ KN/m^3) = 0.07\ KN/ml$$

Para Estado Límite Último, los coeficientes a utilizar son los siguientes:

Mayoración cargas desfavorables permanentes: 1,35

Mayoración cargas favorables permanentes: 0,80

Mayoración cargas des favorables variables: 1,50

Mayoración cargas favorables variables:	0,00
Minoración resistencia del hormigón:	1,50
Minoración resistencia del acero:	1,15

6.4 Características de los materiales

Para el proyecto de rehabilitación, se han usado los siguientes materiales:

PERFILES METÁLICOS

PERFILES METÁLICOS	TIPO DE ACERO	L. ELÁSTICO (N/mm²)
IPE 220	S275JR	275
IPE 160	S275JR	275
IPE 140	S275JR	275
IPE 80	S275JR	275
PILAR CUADRADO (100X100 mm)	S275JR	275

TIPOLOGÍA DE ACERO USADO EN PROYECTO

ACERO	T. ACERO	L. ELÁSTICO (N/mm²)
CIMENTACIÓN	B-500-S	500
MALLA ELECTROSOLDAD	B-500-T	500
ZUNCHOS	B-500-S	500

HORMIGONES

HORMIGONES	TIPIFICACIÓN	Fck (N/mm²)	CONSISTENCIA	TM (mm)	AMBIENTE
H. LIMPIEZA	HL-150/B/12/IIa	15	BLANDA	12	lla
CIMENTACIONES	HA-25/B/20/IIa	25	BLANDA	20	lla
FORJADO	HA-25/B/20/IIa	25	BLANDA	20	lla
ZUNCHOS	HA-25/B/20/IIa	25	BLANDA	20	lla
SOLERAS	HA-25/B/20/IIa	25	BLANDA	20	lla

MADERAS

MADERA	FLEXIÓN (N/mm²)	M. ELÁSTICO (kN/mm²)	CORTANTE (N/mm²)
C-24	24	11	4

VII. JUSTIFICACIÓN NORMATIVA (JN)

JN 1. JUSTIFICACIÓN CTE

DB-HE: Ahorro de energía

HE 1. Limitación de la demanda energética

Justificación mediante la opción simplificada.

ZONA CLIMÁTICA		B3	Zona de baja carga	a interna. X	Zona de alta carga interna
M	UROS (U _{Mm}) y (U _{Tm})				
	Tipos	A (m ²)	U (W/m² ℃)	A- U (W/°K)	Resultados
z	MURO MARES TRADOSADO	30,63	0,32	9,80	$\Sigma A = 30,63$ $\Sigma A \cdot U = 9,80$ $U_{Mm} = \Sigma A \cdot U / \Sigma A = 0,32$
ш	MEDIANERÍA ADIABÁTICO			1 100401	ΣA= ΣA· U= U _{Mm} =ΣA· U / ΣA=
0	MURO MARES TRADOSADO	32,76	0,32	10,48	ΣA= 32,76 ΣA· U= 10,48 U _{Mm} =ΣA· U / ΣA= 0,32
co	MURO MARES TRADOSADO "PARET VERDA"	16,69	1,50	5,34 16,15	ΣA= 27,46 ΣA· U= 9,34 U _{Mm} =ΣA· U / ΣA= 0,76
SE					ΣA= ΣA· U= U _{Mm} =ΣA· U / ΣA=
SO					ΣΑ= ΣΑ· U= U _{Mm} =ΣΑ· U / ΣΑ=
C-TER					ΣΑ= ΣΑ· U= U _{Tm} =ΣΑ· U / ΣΑ=
SI	JELOS (U _{sm})				7/2
	Tipos	A (m ²)	U (W/m ² °K)	A- U (W/°K)	Resultados
SC	DLERA	62,62	0,40	25,05	ΣA= 62,62 ΣA· U= 25,05 U _{Sm} =ΣA· U / ΣA= 0,40
CI	UBIERTAS Y LUCERNAR		and the second second second second second	dig matter manage	
	Tipos	A (m ²)	U (W/m² ℃)	A- U (W/°K)	Resultados
CI	JBIERTA INCLINADA	73,21	0,21	15,37	ΣΑ= 73,21 ΣΑ· U= 15,37 U _{om} =ΣΑ· U / ΣΑ= 0,21
	Tipos	A (m ²)	F	A·F(m²)	Resultados Tipos $\Sigma A = \\ \Sigma A \cdot F = \\ F_{Hm} = \Sigma A \cdot F / \Sigma A =$

	Tipos	A (m ²)		U (W/m2 °K)	A-	U (W/ºK)	Resultados	
z	DOBLE VIDRIO 6/12/6	7,11		2,1	22	14,93	ΣΑ= ΣΑ· U= U _{Hm} =ΣΑ· U / ΣΑ=	7,11 14,93 2,1
	Tipos	A (m ²)	U	F	A-U	A· F(m²)	Resultados	Tipos
u							ΣA= ΣA· U= ΣA· F= U _{HM} =ΣA· U/ΣA= F _{HM} =ΣA· F / ΣA=	
>	DOBLE VIDRIO 6/12/6	5,12	2,1		10,75		ΣΑ= ΣΑ· U= ΣΑ· F= U _{Hm} =ΣΑ· U / ΣΑ= F _{Hm} =ΣΑ· F / ΣΑ=	5,12 10,75 2,1
o	DOBLE VIDRIO 6/12/6	6,86	2,1		14.41		ΣΑ= ΣΑ· U= ΣΑ· F= U _{Hm} =ΣΑ· U / ΣΑ= F _{Hm} =ΣΑ· F / ΣΑ=	6,86 14,41 2,1
SE							$\Sigma A =$ $\Sigma A \cdot U =$ $\Sigma A \cdot F =$ $U_{Hm} = \Sigma A \cdot U / \Sigma A =$ $F_{Hm} = \Sigma A \cdot F / \Sigma A =$	
200							ΣΑ= ΣΑ· U= ΣΑ· F= U _{Hm} =ΣΑ· U / ΣΑ= F _{Hm} =ΣΑ· F / ΣΑ=	

FICHA 2 CONFORMIDAD- Demanda energética

Cerramientos y particiones in	nteriores de la env	volvente térmica		U _{max(proyecto)} (1)	U _{max} (2)
Muros de fachada				*1,5	1,07
Primer metro del perimetro de s	suelos apoyados y	muros en contact	o con el terreno		≤
Particiones Interiores en contac	cto con espacios no	habitables			
Suelos				0,40	≤ 0,68
Cubiertas				0,21	≤ 0,59
/idrios de huecos y lucemarios	i			2,1	5.70
Marcos de huecos y lucernarios	9				5,70
Medianerías					≤
MUROS DE FACHADA		HUECOS Y LUCERN	IARIOS	}	1,2 W/m
		HUECOS Y LUCERN	IARIOS U _{Hilm} (5)	F _{Hm} ⁽⁴⁾	
	U _{Milm} (S)	THE RESERVE OF THE PERSON OF T	U _{Hilm} (5)		F _{Hilm} (5)
U _{Mm} ⁽⁴⁾		U _{Hm} ⁽⁴⁾ 2,1 ≤	U _{Hilm} ⁽⁵⁾ 5,7	F _{Hm} ⁽⁴⁾	F _{Hilm} (5)
U _{Mm} ⁽⁴⁾ 0,32 E	U _{Milm} ⁽⁵⁾	U _{Hm} ⁽⁴⁾	U _{Hillin} (5) 5,7	F _{Hm} ⁽⁴⁾	
U _{Mm} ⁽⁴⁾ N 0,32 E		U _{Hm} ⁽⁴⁾ 2,1 ≤	U _{Hilm} ⁽⁵⁾ 5,7	F _{Hm} ⁽⁴⁾	F _{Hilm} (5)
U _{Mm} ⁽⁴⁾ N 0,32 E 0,32	U _{Milm} ⁽⁵⁾	U _{Hm} (4) 2,1 ≤ 2,1 ≤ 2,1 } ≤	U _{HIII} (5) 5,7 4,9	F _{Hm} (4)	F _{Hilm} (5)

⁽II) U_{masiproyecto}; comesponde al mayor valor de la transmitancia de los cerramientos o particiones interiores indicados en proyecto.
(II) U_{mas} corresponde a la transmitancia térmica máxima definida en la tabla 2.1 para cada tipo de cerramiento o partición interior.
(II) En edificios de viviendas, U_{masiproyecto}, de particiones interiores que limiten unidades de uso con un sistema de calefacción previsto desde proyecto con las zonas comunes no calefactadas.
(III) Parámetros característicos medios obtenidos en la ficha 1.
(II) Valores límite de los parámetros característicos medios definidos en la tabla 2.2.

HE 2. Rendimiento de las instalaciones térmicas

Los *edificios* dispondrán de instalaciones térmicas apropiadas destinadas a proporcionar el *bienestar térmico* de sus ocupantes, regulando el rendimiento de las mismas y de sus equipos. Esta exigencia se desarrolla actualmente en el vigente Reglamento de Instalaciones Térmicas en los Edificios, RITE, y su aplicación quedará definida en el *proyecto* del *edificio*.

HE 3. Eficiencia Energética de las Instalaciones de Iluminación

Los edificios dispondrán de instalaciones de iluminación adecuada a las necesidades de sus usuarios y a la vez eficaces energéticamente disponiendo de un sistema de control que permita ajustar el encendido a la ocupación real de la zona, así como un sistema de regulación que optimice el aprovechamiento de la luz natural, en las zonas que reúnan unas determinadas condiciones.

Se cumplen con los valores de eficiencia energética (VEEI) de la instalación de iluminación de cada zona, en base al grupo 2, zonas de representación, según la Tabla 2.1.

Soluciones adoptadas para el ahorro de energía en la instalación de iluminación:

El DB-HE-3 en el establece que se disponga de sistemas de regulación y control. El control de la iluminación artificial representa un ahorro de energía que obtendremos mediante:

- Aprovechamiento de la luz natural.
- No utilización del alumbrado sin la presencia de personas en el local.
- Uso de sistemas que permiten al usuario regular la iluminación.

El DB-HE-3, en el establece que "para garantizar en el transcurso del tiempo el mantenimiento de los parámetros luminotécnicos adecuados y la eficiencia energética de la instalación, se elaborará en el proyecto un plan de mantenimiento de las instalaciones de iluminación".

El mantenimiento representa un ahorro de energía que obtendremos mediante:

- Limpieza de luminarias y de la zona iluminada.
- Reposición de lámparas con la frecuencia de reemplazamiento.
- Empleo de los sistemas de regulación y control descritos.

Las soluciones adoptadas para el ahorro de energía en la instalación de iluminación son las siguientes:

1. Se ha procurado aprovechar la luz natural, obteniendo la integración de todas las superficies posibles que permiten dicho aprovechamiento en la arquitectura del edificio.

De esta forma, la luz natural proporciona a los usuarios de la instalación un ambiente que se adapta a sus expectativas, facilitando el desarrollo de sus actividades diarias.

En función de la orientación de las superficies que permiten disponer de luz natural y de la estación del año, para poder aprovechar esa luz ha sido necesario disponer sistemas de control como persianas en los huecos; este apantallamiento permite matizar la luz reduciendo posibles deslumbramientos.

2. Se ha establecido un sistema de control de la iluminación artificial; es importante seleccionar el adecuado para no encarecer la instalación con un sistema sobredimensionado.

Los objetivos han sido ahorro de energía, economía de coste y confort visual. Cumpliéndose los tres y en función del sistema de control seleccionado se pueden llegar a obtener ahorros de energía hasta del 60%.

Los sistemas disponibles son:

Interruptores manuales

Como indica el Código Técnico de la Edificación toda instalación debe disponer de interruptores que permitan al usuario realizar las maniobras de encendido y apagado de las diferentes luminarias; y así se ha diseñado la instalación eléctrica de la casa.

Es bien conocido que este sistema permite al usuario encender cuando percibe que la luz natural es insuficiente para desarrollar sus actividades cotidianas.

El inconveniente del sistema es el apagado, ya que está comprobado que la instalación de algunas estancias permanece encendida hasta que su ocupante abandona la casa, porque muchas veces se mantienen encendidas luces en estancias vacías. Será fundamental concienciar a los usuarios de la necesidad de hacer un buen uso de los interruptores en aras del ahorro de energía.

- 3. Para el ahorro de energía, se ha dispuesto un mantenimiento que permitirá:
- Conservar el nivel de iluminación requerido en la vivienda.
- No incrementar el consumo energético del diseño

Esto se consigue mediante:

Limpieza y repintado de las superficies interiores.

Las superficies que constituyen los techos, paredes, ventanas, o componentes de las estancias, como el mobiliario, serán conservados para mantener sus características de reflexión.

En cuanto sea necesario, debido al nivel de polvo o suciedad, se procederá a la limpieza de las superficies pintadas o alicatadas. En las pinturas plásticas se efectuará con esponjas o trapos humedecidos con agua jabonosa, en las pinturas al silicato pasando ligeramente un cepillo de nailon con abundante agua clara, y en las pinturas al temple se limpiará únicamente el polvo mediante trapos secos.

Cada 5 años, como mínimo, se revisará el estado de conservación de los acabados sobre yeso, cemento, derivados y madera, en interiores. Pero si, anteriormente a estos periodos, se aprecian anomalías o desperfectos, se efectuará su reparación.

Cada 5 años, como mínimo, se procederá al repintado de los paramentos por personal especializado, lo que redundará en un ahorro de energía.

Limpieza de luminarias.

La pérdida más importante del nivel de iluminación está causada por el ensuciamiento de la luminaria en su conjunto (lámpara + sistema óptico). Será fundamental la limpieza de sus componentes ópticos como reflectores o difusores; estos últimos, si son de plástico y se encuentran deteriorados, se sustituirán.

Se procederá a su limpieza general, como mínimo, 2 veces al año; lo que no excluye la necesidad de eliminar el polvo superficial una vez al mes. Realizada la limpieza observaremos la ganancia obtenida.

Sustitución de lámparas.

Hay que tener presente que el flujo de las lámparas disminuye con el tiempo de utilización y que una lámpara puede seguir funcionando después de la vida útil marcada por el fabricante pero su rendimiento lumen/vatio puede situarse por debajo de lo aconsejable y tendremos una instalación consumiendo más energía de la recomendada.

Un buen plan de mantenimiento significa tener en explotación una instalación que produzca un ahorro de energía, y para ello será necesario sustituir las lámparas al final de la vida útil indicada por el fabricante. Y habrá que tener en cuenta que cada tipo de lámpara (y en algunos casos según potencia) tiene una vida útil diferente.

HE 4. Contribución solar mínima de agua caliente sanitaria.

Nuestra edificación deberá cumplir con este Documento Básico, ya que según el apartado 1.a serán de aplicación todas las edificaciones de nueva construcción o todos aquellos edificios existentes donde se reforme íntegramente el edificio en sí o la instalación térmica. Además también serán de aplicación todas aquellas edificaciones donde se produzca un cambio de uso característico del mismo, en los que exista una demanda de ACS superior a 50 l/d.

La zona climática correspondiente al presente proyecto es la IV, por lo que debemos obtener una contribución solar mínima del 50%.

Tabla 2.1. Contribución solar mínima anual para ACS en %.

Demanda total de ACS del			Zona climátic	a	
edificio (Vd)	1	П	111	IV	V
50 - 5.000	30	30	40	50	60
5.000 - 10.000	30	40	50	60	70
> 10.000	30	50	60	70	70

Fuente: CTE

Tabla 4.1. Demanda de referencia a 60 °C(1)

Criterio de demanda	Litros/día·unidad	unidad
Vivienda	28	Por persona
Hospitales y clínicas	55	Por persona
Ambulatorio y centro de salud	41	Por nersona

Fuente: CTE

Vivienda unifamiliar con 3 dormitorios = 6 personas.

Consumo de 28 litro por personas = 168 l/día.

Datos geográficos: Baleares, Zona climática IV.

Los porcentajes de utilización previstos son del 100% para todos los meses del año.

Cálculo de la demanda energética [KWh]

ENE	FEB	MAR	ABR	MAY	JUN	JUL	AGO	SEP	ОСТ	NOV	DIC
296,73	268,02	290,79	275,44	272,51	246,14	242,23	242,23	240,28	260,40	269,58	290,68

Total demanda energética anual: 3195KW/h

Datos captador solar seleccionado:

Modelo: SOLVER V-500 Dimensiones: 1,009 x 2,009 m Factor de eficiencia óptica: 0.810

Coeficiente global de pérdidas: 2,618 W/(m².°C)

Área útil: 1,76 m²

Número de captadores: 2 Área útil de captación: 3,52 m²

Tabla 2.3 Pérdidas límite

Caso	Orientación e inclinación	Sombras	Total
General	10 %	10 %	15 %
Superposición de captadores	20 %	15 %	30 %
Integración arquitectónica de captadores	40 %	20 %	50 %

Fuente: CTE

Pérdidas del sistema:

Por orientación e inclinación: 3,15% + 6,38% = 9,53% < 20%

Por sombras: 5% < 15%

Cálculo de la producción energética del sistema [KWh]

ENE	FEB	MAR	ABR	MAY	JUN	JUL	AGO	SEP	ОСТ	NOV	DIC
148,37	134,01	145,34	137,72	136,25	123,07	121,11	121,11	120,14	130,20	134,80	145,34

Total producción energética útil anual: 1597,5KW/h

Cálculo energía aportada [%]

Ī	ENE	FEB	MAR	ABR	MAY	JUN	JUL	AGO	SEP	ОСТ	NOV	DIC
ſ	13	24	42	74	72	108	129	106	76	42	27	12

Factor anual aportado: 58%

Al sobrepasar el 100% en 3 meses o el 110% en un mes colocamos un disipador de 0,8 KW/h por cada m² de colector solar.

DB-HR: Protección frente al ruido

Es de aplicación en las obras de ampliación o rehabilitación, como es nuestro caso.

2. Caracterización y cuantificación de las exigencias.

2.1 Valores límite de aislamiento.

Condiciones a tener en cuenta para el presente proyecto.

RUIDO AÉREO

- En recintos protegidos: habitaciones y estancias de nuestra vivienda (dormitorios, comedores, salones y biblioteca)
 - Misma *unidad de uso*, toda la vivienda conforma un única unidad: <u>índice global</u> <u>reducción acústica</u> TABIQUERÍA > 33 dBA
 - Protección del exterior: aislamiento acústico ≥ 60 dBA
- En recintos habitables: cualquier dependencia de la vivienda, exceptuando el sótano.
 - Misma *unidad de uso*, toda la vivienda conforma una única unidad: <u>índice global</u> reducción acústica TABIQUERÍA > 33 dBA

2.3 Ruido y vibraciones de las instalaciones

Los equipos no superar los valores objetivos, expresados en el desarrollo reglamentario de la Ley 37/2003 del Ruido.

3. Diseño y dimensionado

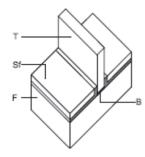
Los detalles constructivos se realizan según lo que prescribe el CTE en este apartado.

Las condiciones de diseño y dimensionado se adoptan según la <u>SOLUCIÓN SIMPLIFICADA</u>, por ser válida para cualquier uso (vivienda).

3.1.2.3 Elementos de separación.

1. Tabiquería

b) Tabiquería de fábrica pesada con bandas elásticas dispuestas en los encuentros inferiores con los forjados.

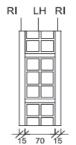


3.1.2.3.3 Condiciones mínimas tabiquería

CTE- Tabla 3.1. Parámetros de la tabiquería: Fábrica pesada con bandas elásticas:

$$R_A \ge 33 \text{ dBA}$$

 $m \ge 65 \text{ kg/m}^2$



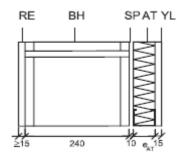
CAT-EC: P1.1 – Ladrillo cerámico hueco pequeño formato RA = 36 dBA $m = 89 \text{ kg/m}^2$

3. Fachada y cubiertas

- a) Fachada de una hoja de bloque de marés
- 3.1.2.5 Condiciones mínimas fachadas y cubiertas.

CTE-Tabla 2.1. Valores de aislamiento acústico a ruido aéreo entre un recinto protegido y el exterior.

FACHADA PROYECTO:



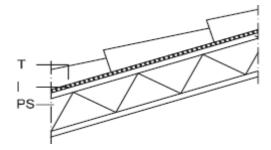
CAT-EC: F3.20 — Fábrica de marés (bloquee hormigón) con aislamiento interior:

$$RA = 60 \text{ dBA}$$

$$RAtr = 55 \text{ dBA}$$

$$m = 242 \text{ kg/m}^2$$

CUBIERTA PROYECTO:



CAT-EC: C 13.3 – Cubierta inclinada ligera, no ventilada:

Panel sándwich con núcleo aislante (12+80+19) y capa de impermeabilización

RA = 40 dBA RAtr = 36 dBA $m = 54 \text{ kg/m}^2$

Cubierta general de la vivienda, con una superficie de 71,50m².

CTE-Tabla 3.4. Parámetros acústicos de fachadas y cubierta en contacto con aire exterior de recintos protegidos: D_{2m,nT,Atr} = 30 / Parte ciega = 100% = 33dBA

CARPINTERÍA PROYECTO:

CAT-EC: 4.3.2.1. Ventanas sencillas

Unidades de vidrio aislante (cámara de aire de 6-20mm) = 6-12-6 Ventanas batientes y oscilobatientes - RAtr = 32 dBA

Corrección por tamaño: tomaremos como referencia el tipo de carpintería PE1 que es la de mayor superficie con 3.37m² —> Factor corrección = -2dBA

$$R_{Atr} = 32 - 2 = 30 dBA$$

El recinto más desfavorable, con más superficie de fachada y mayor número de huecos es el dormitorio 2, de planta piso:

Parte ciega = $(16,43m^2 + 10.87m^2 = 27.00m^2)$

Huecos: Carpintería tipo V4 (2ud) = $0.88\text{m}^2 \cdot 2 = 1.76\text{m}^2$

Carpintería tipo PE4 (3ud) = $1.68m^2 \cdot 1 = 1.68m^2$

 $TOTAL = 3.44m^2 (12.74\%)$

CTE-Tabla 3.4. Parámetros acústicos de fachadas y cubierta en contacto con aire exterior de recintos protegidos: D_{2m,nT,Atr} = 30 / Parte ciega ≠100% = 45dBA / Huecos de hasta 15% = 25dBA

3.3 Ruido y vibraciones de las instalaciones

Las instalaciones previstas para este proyecto cumplen con las condiciones establecidas por el CTE en los diferentes puntos de este apartado.

Ficha justificativa de la opción simplificada de aislamiento acústico (DB HR)

Las tablas siguientes recogen las fichas justificativas del cumplimiento de los valores límite de aislamiento acústico mediante la opción simplificada. Anexo L del DB HR.

Tabiquería. (apartado 3.1.2.3.3)		-		
Tipo: Tabiquería de 1 hoja de fábrica de ladrillo cerámico hueco de pequeño for- mato (pesada) con bandas elásticas dispuestas en los encuentros inferiores con los forjados, con revestimiento continúo en ambas caras.	Car de proy	acteristica vecto	1000	dgidas
	$m (kg/m^2) = R_A (dBA) =$	89 36	≥ ≤	65 33

Elementos de separación verticales entre recintos (apartado 3.1.2.3.4) NO NECESARIO EN EL PRESENTE PROYECTO

Elementos de separación horizontales entre recintos (apartado 3.1.2.3.5)) NO NECESARIO EN EL PRESENTE PROYECTO

Medianerías. (apartado 3.1.2.4)	V. C. STAND
Tipo: Fábrica de una hoja de marés de 30cm con resvestimiento en ambas caras	Características de proyecto exigidas
	R _A (dBA)= 51 ≥ 45

Solución de fac	chada, cubierta o suelo en con	tacto con el aire e	xterior:	
Elementos constructivos	Tipo	Area (1) (m²)	% Huecos	Características de proyecto exigidas
Parte ciega	Fábrica de 1 hoja con bloque de marés de 20cm y trasdosado interior con aislamiento 80mm	27.0 =S ₀		R _{Asr} (dBA) = [60] ≥ [45]
Huecos	Carpintería de aluminio con doble acristalamineto (6-12- 10)	3.44 =S _h	12.74	R _{A,tr} (dBA) = 30 ≥ 28

Area de la parte ciega o del hueco vista desde el interior del recinto considerado.

Elementos		Area	aire exterio		Caracte	erísticas
constructivos	Tipo	(m²)		% Huecos	de proyecto	
Parte ciega	Cubierta inclinada ligera con sistema Termochip sobre estructura de madera.	71,5	=Se	0	Ray(dBA) = [[4	0 ≥ 33
Huecos			=S _n		$R_{A,t}(dBA) =$	≥

Área de la parte ciega o del hueco vista desde el interior del recinto considerado.

DB-HS: Salubridad

HS 1. Protección frente a la humedad.

3.4.1.1. Generalidades

Esta sección se aplica a los muros y los suelos que están en contacto con el terreno y a los cerramientos que están en contacto con el aire exterior (fachadas y cubiertas) de todos los edificios incluidos en el ámbito de aplicación general del CTE

3.4.1.2. Diseño

Los elementos constructivos de muros y fachada que se tratarán a continuación son existentes, por lo que no podemos establecer las condiciones constructivas iniciales del mismo, pero si tomar medidas ante el tratamiento de los mismos en esta intervención. En cambio, sí establecemos estas condiciones para los suelos y cubiertas, puesto que se procede a la sustitución de ambos.

Muros

Se baja el nivel del terreno realizando una excavación aproximada de unos 50cm para colocar una capa inicial de 15cm de encachado de gravas a modo de capa drenante y filtrante para evitar la humedad por ascensión capilar, y seguidamente se instalará una lámina impermeabilizante, que subirá 40cm desde la base del muro e irá adherida al mismo.

Suelos

Se establece un grado de impermeabilidad 2 para el terreno.

Para la realización de la solera se utilizara hormigón de retracción moderada, con una hidrofugación complementaria mediante la aplicación de un producto líquido colmatador de poros sobre la superficie terminada del mismo. Bajo el mismo se instalará una capa drenante y filtrante de 15cm de encachado de gravas y una lámina impermeabilizante de polietileno sobre el mismo. Se cumplen las condiciones constructivas para la solución C2+C3+D1.

Los detalles constructivos se realizan según lo que prescribe el CTE en este apartado.

Fachada

Con estos dos parámetros obtenemos un grado de impermeabilidad de 3.

La fachada está compuesta por una hoja principal de espesor alto (20cm) con revestimiento exterior continuo con un espesor de 10- 15mm y de resistencia alta a la filtración, que garantiza un grado de impermeabilidad de 3, teniendo en cuenta los siguientes parámetros Ubicación: Santa Margalida, Mallorca, Baleares.

- *Grado de exposición al viento:* Entorno E0 en zona eólica C y con una altura del edificio ≤15m obtenemos **V2**
- Zona pluviométrica: III

Cubiertas

Para las cubiertas el grado de impermeabilidad exigido es único e independiente de factores climáticos. Cualquier solución constructiva alcanza este grado de impermeabilidad siempre que se cumplan las condiciones indicadas.

Se ejecutan 2 tipologías de cubierta, inclinada y plana.

Cubierta inclinada: la solución se realiza a base una cubierta inclinada formada por paneles sándwich tipo Termochip fijados mecánicamente a una estructura a base de viguetas de madera, con una impermeabilización fijada mecánicamente al panelado y un tejado final con teja cerámica curva, con una pendiente del 22%.

Cubierta plana (no transitable): forjado unidireccional con lámina de impermeabilización, formación de pendientes y una capa de protección de grava.

Así pues, las soluciones constructivas propuestas, los componentes y las características de los materiales utilizados obedecen a lo establecido en los diferentes puntos de este apartado. Los detalles constructivos se realizan según lo que prescribe el CTE en este apartado.

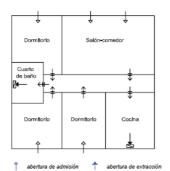
HS 3. Calidad del aire interior.

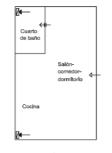
La justificación de esta sección se realiza mediante los cálculos realizados para la ventilación de la vivienda reformada/rehabilitada, cumpliendo con las exigencias establecidas en este apartado del CTE, además del Anejo I del Decreto de Habitabilidad CAIB 145-97 y modificación 2007.

CAUDAL M	ÍNIMO ADMISI	IÓN		CAUDAL MÍNIMO EXTRACCIÓN						
		Tabla 2.1				Tabla 2.1				
ESTANCIA	OCUPACIÓN	q _v [l/s]	q _{vt} [l/s]	ESTANCIA	m² o Ud.	q _v [l/s]	q _{vt} [l/s]	EQUILIBRIO	q _{vt} [l/s]	
D1	2	5	10	B2	1	15	15		15	
D2	1	5	5	B1	1	15	15		15	
D3	1	5	5	K	12	2	24	2	26	
E1	4	3	12				39		56	
E2	4	3	12							
С	4	3	12							
			56							

VENTILACIÓ	N HÍBRID	Α						
ABERTURAS DE VENTILACIÓN			ABERTU	JRAS DE E	XTRACCIÓN	ABERTURAS		
		Tabla 4.1			Tabla 4.1			Tabla 4.1
ESTANCIA	q _{vt} [l/s]	ÁREA [cm²]	ESTANCIA	q _{vt} [l/s]	Á.efec. [cm²]	ESTANCIA	q _{vt} [l/s]	ÁREA[cm²]
D1	10	40	B1	15	60	D1	10	80
D2	5	20	B2	15	60	D2	5	40
D3	5	20	K	26	104	D3	5	40
E1	12	48				E1	12	96
E2	12	48				E2	12	96
С	12	48				С	12	96
						B1	15	120
						B2	15	120
						К	26	208

CONDUCT	OS EXTRAC	CCIÓN -	- V.HÍBRIDA			CONDUCTO	EXTRACCIÓN -	- V.MECÁNIC	A
				Tabla 4.2		ESTANCIA	q _{vt} [l/s]	S [cm ²]	(200x100)
E:	STANCIA		q _{vt} [l/s]	TIRO	S [cm²]	K	50	100	(Ø125)
B2	15	T-4	625 (2	50x250)					
B1 15 T-4		-0-2F0)							
K	26	T-4	025 (2	50x250)					





Se cumplen con todas las condiciones de diseño de los sistemas de ventilación.

Fuente: CTE

Figura 3.1 Ejemplos de ventilación en el interior de las viviendas

HS 4. Suministro de agua

Se modifican completamente las instalaciones existentes.

El edifico dispone de medios adecuados para suministro de agua apta para el consumo humano, de forma sostenible, aportando caudales suficientes para su funcionamiento, sin alteración de las propiedades de aptitud para el consumo e impidiendo los posibles retornos en aquellos puntos necesarios, que puedan contaminar la red, incorporando medios que permitan el ahorro, con sistema de contabilización del consumo de AFS y ACS y el control del caudal del agua.

Los equipos de producción de agua caliente dotados de sistemas de acumulación y los puntos terminales de utilización tendrán unas características tales que eviten el desarrollo de gérmenes patógenos.

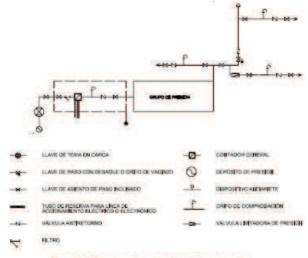
Cumpliendo con las condiciones mínimas de suministro.

Tabla 2.1 Caudal instantáneo mínimo para cada tipo de aparato

Tipo de aparato	Caudal instantáneo míni- mo de agua fría [dm³/s]	Caudal instantáneo míni- mo de ACS [dm³/s]
Lavamanos	0,05	0.03
Lavabo	0.10	0,065
Ducha	0,20	0.10
Bañera de 1,40 m o más	0,30	0,20
Bañera de menos de 1,40 m	0,20	0.15
Bidé	0,10	0.065
Inodoro con distema	0.10	2000
Inodoro con fluxor	1,25	100
Urinarios con grifo temporizado	0,15	
Urinarios con cisterna (c/u)	0.04	
Fregadero doméstico	0,20	0.10
Fregadero no doméstico	0,30	0,20
Lavavajillas doméstico	0,15	0.10
Lavavajillas industrial (20 servicios)	0,25	0,20
Lavadero	0,20	0.10
Lavadora doméstica	0.20	0,15
Lavadora industrial (8 kg)	0.60	0.40
Grifo aislado	0.15	0,10
Grifo garaje	0.20	-
Vertedero	0.20	2

Fuente: CTE

La instalación prevista cuenta con una red de contador general único, provista de todos los elementos necesarios, de modo que esta se adapta al siguiente esquema:



Fuente: CTE

Figura 3.1 Esquema de red con contador general

La vivienda cuenta con el equipamiento siguiente:

Cocina: Fregadero, Lavavajillas Baño P.B: Lavado, Inodoro, Ducha Baño P.P: Lavabo, Inodoro, Ducha Coladuría: Lavadero, Lavadora

Se empleará el polipropileno (PE) homologado, para el desarrollo de toda la red: tubos de alimentación, montantes y derivaciones particulares. y la instalación contará con las características necesarias para evitar el desarrollo de gérmenes patógenos y no favorecer el desarrollo de la biocapa. Los tubos de polipropileno cumple con las condiciones establecidas en la Norma UNE EN ISO 12201: 2003.

Para la realización de los cálculos del dimensionado de los conductos de AFS y ACS, se han realizado por tramos, considerando el circuito más desfavorable y a partir del siguiente procedimiento:

- a) Caudal máximo de cada tramo: suma de los caudales de los puntos de consumo (tabla 2.1)
- b) Establecimiento de los coeficientes de simultaneidad de cada tramo.
- c) Caudal de cálculo en cada tramo: Caudal máximo x coeficiente de simultaneidad.
- d) Elección de una velocidad de cálculo: (tuberías termoplásticas: 0,50-3,50 m/s)
- e) Obtención del diámetro correspondiente a cada tramo en función del caudal y de la velocidad.
- Finalmente se comprueba la presión mínima y máxima en los puntos de consumo.

Cumpliendo con las condiciones mínimas para derivaciones y de alimentación, según la Tabla 4,2 y Tabla 4.3, respectivamente.

	Diámetro nominal del ramal de enlace		
Aparato o punto de consumo	Tubo de acero (")	Tubo de cobre o plásti- co (mm)	
Lavamanos	1/2	12	
Lavabo, bidé	1/2	12	
Ducha	1/2	12	
Bañera <1,40 m	3/4	20	
Bañera ≥1,40 m	3/4	20	
Inodoro con cisterna	3/5	12	
Inodoro con fluxor	1- 1 34	25-40	
Urinario con grifo temporizado	3/2	12	
Urinario con cisterna	3/2	12	
Fregadero doméstico	1/2	12	
Fregadero industrial	34	20	
Lavavajillas doméstico	1/2 (rosoa a 34)	12	
Lavavajillas industrial	3/4	20	

Tabla 4.3 Diámetros mínimos de alimentación				
Tramo considerado		Diámetro nominal del tubo de alimentación		
		Acero (")	Cobre o plástico (mm)	
Alimentación a cuarto húmedo privado: baño, aseo, cocina.		3/4	20	-
Alimentación a derivación particular: vivienda, aparta- mento, local comercial		3/4	20	
Columna (montante o descendente)		3/4	20	
Distribuidor principal		1	25	
Alimentación equipos de climatización	< 50 kW	1/2	12	
	50 - 250 kW	3/4	20	
	250 - 500 kW	1	25	
	> 500 kW	1 1/4	32	Fuente: CTE

HS 5. Evacuación de aguas

El edificio dispondrá de los medios adecuados para extraer las aguas residuales generadas en ellos de forma independiente a las precipitaciones atmosféricas.

Condiciones generales de evacuación: se establecerá una red separativa.

- Aguas negras (fregadero, lavavajillas e inodoros): a red de alcantarillado público
- Aguas grises (lavabos, duchas, lavadora y lavadero): a depósito de aguas grises
- Aguas pluviales: reutilización parcial y evacuación directa a la calle y al terreno.

Se prevé la separación de redes para agua negras y grises. La primera contará con conexión a la red pública de evacuación de aguas por alcantarillado existente mediante la correspondiente arqueta de registro. Por otro lado, la red de agua grises se recogerá para su almacenamiento en un aljibe y su utilización para suministrar el agua de los inodoros y para riego, previa depuración de la misma. De igual modo, se recogerán las aguas pluviales en otro aljibe, ya existente, y su utilización para suministrar agua a la red general de la vivienda, previa depuración de la misma.

Para la red de evacuación de aguas se emplearán colectores de PVC enterrados, que se colocarán por debajo de la red de distribución de agua potable, con una pendiente del 2%. Los canalones, con una pendiente del 1%, y las bajantes de aguas pluviales serán de Zinc, ambos empotrados.

Se dispondrá una arqueta de registro, a pie de bajante, en la red de aguas pluviales, que contara con tapa accesible y practicable.

Se dispondrá separador de grasas previa conexión de cocina y coladuría para el buen funcionamiento del sistema de depuración.

Dimensionado de la red de evacuación de aguas residuales

Para el dimensionado de la red de aguas negras y aguas grises se ha seguido la siguiente metodología. Adjudicación del número de unidades de desagüe (UD) a cada aparato sanitario. Los diámetros resultantes del cálculo hidráulico deben cotejarse con la lógica constructiva y de uso que tendrá la instalación. De esta forma, para evitar atascos es recomendable no utilizar diámetros inferiores a 40 mm en derivaciones de aparatos, 50 mm en derivaciones de más de 1 aparato, 110mm en bajantes que desagüen inodoros y 125 en colectores horizontales que desagüen dichos sanitarios.

Se realizan los cálculos teniendo en cuenta lo establecido en las tablas siguientes:

- Tabla 4.1: UDs correspondiente a los distintos aparatos sanitarios
- Tabla 4.2: UDs de otros aparatos sanitarios y equipos
- Tabla 4.3: Diámetro de ramales colectores entre aparatos sanitarios y bajante
- Tabla 4.4: Diámetro de las bajantes según el número de altura del edificio y el número de UD
- Tabla 4.5: Colectores horizontales de aguas residuales

Se ha realizado el dimensionado de las aguas pluviales en función de los valores de intensidad, duración y frecuencia de la lluvia, según la Tabla B.1, así como a la superficie de evacuación. De esta forma se utilizan canalones de Ø100mm, bajantes de Ø80mm, y colectores de Ø90mm.

Se realizan los cálculos teniendo en cuenta lo establecido en las tablas siguientes:

- Tabla 4.6: Número de sumideros en función de la superficie de cubierta
- Tabla 4.7: Diámetro del canalón
- Tabla 4.8: Diámetro de las bajantes de aguas pluviales
- Tabla 4.9: Diámetro de los colectores de aguas pluviales

Por la ubicación de la vivienda, Isoyeta 60 y Zona B, según la Tabla B.1, contamos con un régimen pluviométrico de 135mm/h. De este modo, debemos aplicar un factor f=1,35 para los cálculos de la red de evacuación.

Tabla de cálculo para evacuación de aguas pluviales

AGUAS PLU	VIALES						
CUBIERTA	STOTAL [m²]	Sevac [m²]	f	Sevac.TOT [m²]	Canalón[%-mm]	Bajante [mm]	Colector [%-mm]
1	23,05	24,00	1,35	32,40	1 - 1Ø100	1Ø50	2-1Ø90
2	30,43	32,00	1,35	43,20	1 - 1Ø100	1Ø50	2-1Ø90
3	14,63	15,50	1,35	20,93	1 - 1Ø100	1Ø50	2-1Ø90
4	3,69	4,00	1,35	5,40		1Ø50	2-1Ø90

Se instalará ventilación primaria, que tendrá el mismo diámetro que la *bajante* de la que es prolongación. De modo que, se deberá tener en cuanta durante la ejecución de la obra la instalación de ventilación primaria.

DB-SE: Seguridad Estructural

Prestaciones básicas:

- Evitar el colapso de la estructura portante dimensionando para las cargas actuantes durante y después de la ejecución, para evitar roturas de la misma a causa de pérdida de equilibrio debido a rotura de los elementos estructurales o inestabilidad de los mismos debidos a acciones atmosféricas (corrosión, carbonatación, entre otros), fatiga y fluencia de los materiales.
- Evitar deformaciones excesivas que afecten al confort y al bienestar de los usuarios provocadas por flechas inadmisibles provocadas por un mal diseño o un mal funcionamiento del edificio.
- La intervención que se realice en el edificio debe ser para una vida útil de 50 años, teniendo en cuenta el bueno mantenimiento y uso de la misma por parte de los usuarios.

3. Análisis estructural y dimensionado

3.1 Generalidades:

- 1- Para comprobar y dimensionar una estructura debemos realizar los siguientes pasos:
- a) Situaciones de dimensionado de la estructura
- b) Establecer las acciones que se deben tener en cuenta y los modelos adecuados para la estructura.
- c) Análisis de cálculo mediante métodos de cálculo para cada situación.
- d) Verificar que la estructura no colapse ni tenga deformaciones excesivas.
- 2- Para las verificaciones se tendrá en cuenta la fluencia y fatiga del material así como el paso del tiempo, ya que puede afectar a la capacidad portante o en la aptitud al servicio. El periodo de vida útil estimado para nuestro edificio es de 50 años.
- 3- Para los dimensionados debe tenerse en cuenta las cargas que les afectan así como la probabilidad de cada una de ellas.
- 4- Clasificación de los dimensionados:
- Persistentes
- Transitorias
- Extraordinarias

3.2 Estados límite:

3.2.1 Estados Límite Último

Para el estado límite último se han tenido en cuenta las acciones mayoradas para el cálculo de flexión y cortante, ya que el estado límite último es el punto a partir del cual la estructura colapsa y rompe.

3.2.2 Estados Límite de Servicio

Los estado límite de servicio son aquellos que sirven para controlar las deformaciones que se pueden producir en la estructura. Que haya deformaciones asequibles en la estructura, es adecuado porque con ello podemos prever un futuro colapso. Por ese motivo, normalmente se hacen estructuras dúctiles. Aunque un abuso de ello puede afectar al confort y al bienestar de los usuarios.

3.3 Variables básicas:

3.3.2 Acciones

Las acciones pueden clasificarse según siguen:

- 1- Acciones permanentes (G)
- 2- Variables (Q)
- 3- Accidentales (A)

Para el proyecto hemos usado las acciones permanentes (1,35) y las variables (1,50).

3.3.3 Datos geométricos

Los datos geométricos vendrán definidos por sus valores característicos.

3.4 Modelos para el análisis estructural

El cálculo realizado para la estructura ha sido manual teniendo en cuenta los pesos propios de los elementos así como sus áreas tributarias, haciendo sus respectivas bajadas de carga a través de los soportes incluyendo el peso propio de los mismos.

Para sacar los esfuerzos producidos, momentos y cortantes, nos hemos basado en el prontuario ensidesa y en el método de análisis simplificado, además de usar el programa "FTOOL" como apoyo y comprobación de cálculos.

Para los cálculos de los armados a flexión y cortantes del hormigón armado se han utilizado las fórmulas de la EHE. Para los pilares metálicos el DB SE-A. Para los muros de carga se ha usado el DB SE-F y las fórmulas simplificadas del Eurocódigo 6. Para la madera se han utilizado las fórmulas indicadas en el DB SE -M. Todo el procedimiento realizado puede verse en el anexo de cálculo.

4 Verificaciones basadas en coeficientes parciales

Sirve para determinar el efecto de las acciones en la estructura haciendo las combinaciones más desfavorables en ellas. Estas combinaciones vendrán definidas en el apartado 4.2.2. del DB SE.

Hacer estas combinaciones nos ha servido para determinar los momentos y cortantes máximos producidos en la estructura. En el proyecto la combinación de sismos y acciones accidentales no la usaremos.

En las Tablas 4.1 y 4.2, de este documento, pueden obtenerse los coeficientes parciales de seguridad y los coeficientes de simultaneidad respectivamente.

Acciones permanentes = 1,35

Acciones Variables = 1,50

4.3.3 Deformaciones

Las únicas deformaciones que hemos calculado ha sido en las viguetas de madera y jácenas de acero, ya que son las deformaciones las que nos limitarán la sección. Para la comprobación hay que hacer las tres flechas indicadas en el apartado 4.3.3.1 del DB SE. Para el forjado de la caseta instalaciones no nos ha hecho falta la comprobación a flecha ya que hemos usado la relación L/d de la EHE. Las deformaciones deben hacerse sin la mayoración de las cargas.

DB-SE-A: Seguridad Estructural Acero

Prestaciones básicas:

- El edificio dispone de pórticos metálicos para solucionar el hueco de la escalera y para soportar el muro de carga de marés, el tipo de acero utilizado será un S275JR. Para este tipo de material es importante prevenir la corrosión, ya sea por soldaduras, humedades u otro tipo de acciones.
- Para el cálculo debe tenerse en cuenta la durabilidad, las cargas permanentes y variables que deben soportar los pilares y jácenas durante la obra y posterior ejecución ya que el acero es un material que sufre por fatiga y fluencia. Aunque debe mencionarse que dada la poca carga que reciben los pilares sufrirán poco axil y momento y en consecuencia deberemos de disponer de una sección mínima (10x10 mm), las jácenas también recibirán poca carga y lo que más influirá para el dimensionado será la flecha.

2. Bases de cálculo

2.1 Generalidades

Para los elementos propuestos en proyecto, metálicos, deberán cumplir con las exigencias de este documento tanto en cálculos como en durabilidad.

Para los cálculos debe comprobarse a estado límite último y servicio.

2.2 Verificaciones

Para el cumplimiento de este documento se requieren de dos tipos de verificaciones:

- La estabilidad y la resistencia.
- La aptitud para el servicio.

3. Durabilidad

Lo más importante es prevenir la corrosión mediante la aplicación de pintura u otro tipo de revestimiento.

DB-SE-AE: Seguridad Estructural Acciones en la Edificación

Prestaciones básicas:

- Este Documento Básico nos permitirá determinar las acciones variables y permanentes sobre el edificio objeto, para verificar el cumplimiento de los requisitos de seguridad estructural establecidos en el DB-SE comentado anteriormente.
- Para este Documento Básico, solamente tendremos en cuenta el peso propio de los elementos estructurales propuestos en proyecto, sobrecargas de uso y mantenimiento y nieve para altitud ≤1000m, no tendremos en cuenta la acción del viento debido a la poca altura del edificio <8m.

DB-SE-C: Seguridad Estructural Cimientos

Prestaciones básicas:

- El DB SE-C se ha usado para determinar, la seguridad estructural, capacidad portante y aptitud al servicio, de los elementos de cimentación proyectados.

2. Base de cálculo

La cimentación proyectada cumple frente a la capacidad portante y a la aptitud de servicio, con lo cual también cumplimos a estados límite último y servicio.

En el dimensionado de esta cimentación se ha comprobado a:

- Acciones físicas o químicas que puedan conducir a procesos de deterioro. Esto se consigue aplicándole un recubrimiento adecuado.
- Las verificaciones de los estados límites de la cimentación relacionados con los efectos que dependen del tiempo, que deben estar en concordancia con el período de servicio de la construcción.

El método de cálculo utilizado ha sido dimensionar la zapata en base a la tensión admisible del terreno y haciendo un tanteo del peso. Luego para armar nos hemos basados en los mínimos pudiéndose armar mediante la Teoría de Bielas y Tirantes explicada en la EHE. Haciendo este dimensionado cumplimos para los ELS y ELU.

Las verificaciones de los estados límite se basarán en el uso de modelos adecuados para la cimentación y el terreno de apoyo, así como para evaluar los efectos de las acciones del edificio y del terreno sobre el mismo.

Se verificará que no se supere ningún estado límite si se utilizan valores adecuados para:

- Las solicitaciones del edificio sobre la cimentación.
- Las acciones que se puedan transmitir o generar a través del terreno sobre la cimentación.
- Los parámetros del comportamiento mecánico del terreno
- Los parámetros del comportamiento mecánico de los materiales utilizados en la construcción de la cimentación.
- Los datos geométricos del terreno y la cimentación.

2.3 Variables básicas

2.3.2 Acciones

Las acciones que recibe la zapata será un axil provocado por la bajada de cargas sin mayora.

Materiales: Los materiales serán un hormigón del tipo HA-25/B/20/IIa y un acero B500-S.

DB-SE-F: Seguridad Estructural Fábrica

Prestaciones básicas:

- La estructura de muros de carga debe cumplir con las exigencias de este documento. El bloque de carga elegido para el proyecto es cerámico hueco de carga de 20cm de espesor. Al tener pocas cargas actuantes en el muro este tipo de bloque será suficiente. Se usará en la ejecución de la caseta de instalaciones y coladuría.

1. Generalidades

En este apartado se desarrollan y completan las reglas, establecidas con carácter en SE, para el caso resistentes en fábricas.

2. Bases de cálculo

El cálculo realizado cumple a ELU y ELS, comprobado para 1m de muro realizando la pertinente bajada de cargas

3. Durabilidad

La durabilidad de un paño de fábrica es la capacidad para soportar, durante el período de servicio para el cual ha sido proyectado el edificio, las condiciones físicas y químicas a las que estará expuesto. La carencia de esta capacidad podría ocasionar niveles de degradación no considerados en el análisis estructural, dejando la fábrica fuera de uso.

La estrategia dirigida a asegurar la durabilidad considerada:

- La clase de exposición a la que estará sometido el elemento.
- Composición, propiedades y comportamiento de los materiales.

Materiales

Los materiales utilizados serán bloques cerámicos huecos de carga.

Para los muros de carga también es de aplicación el Eurocódigo 6 para el método de cálculo simplificado.

DB-SE-M: Seguridad Estructural Madera

Prestaciones básicas:

- Este documento hace referencia a la madera estructural. En nuestro proyecto hemos usado madera en las cubiertas inclinadas y forjados interiores. Estas viguetas se apoyaran directas en los muros de carga existentes en la vivienda.
- Las viguetas han sido calculadas para que resistan tanto la flexión como a cortante y se han dimensionado para que cumplan con la flecha admisible, ya que es la deformación lo que nos determina las secciones de las piezas. También se han realizado comprobaciones de flecha en las viguetas existentes, ya que las reutilizamos.
- Deben tenerse en cuenta los factores que afectan al comportamiento estructural de la madera:

- CALIDAD DE LA MADERA:

Considerada por medio de la asignación de la clase resistente correspondiente según Anejos C y D del DB-SE-M.

- CONTENIDO DE HUMEDAD

Se definirán clases de servicio en función del ambiente en el que esté expuesta la madera, según el artículo 2.2.2.2 del DB-SE-M.

- DURACIÓN DE LAS CARGAS

La resistencia de la madera depende del tiempo de aplicación de las cargas. A cada tipo de acción se le asigna una clase de duración (permanente, larga, media, corta o instantánea), las cuales se recogen en la tabla 2.2 del DB-SE-M

2. Bases de cálculo

Primero para el cálculo de la madera debemos establecer la clase de duración de las cargas , que en nuestro caso sería la nieve, duración corta y S.U. como duración media. Una vez tengamos la clase de duración definiremos la clase de servicio que tenemos:

- Clase 1: Ambiente seco

Una vez obtenidos estos valores procederemos al cálculo de flexión y cortante. Los más importante de la madera es la flecha así que será ésta la nos limite la sección.

- **3. Durabilidad:** El sistema constructivo para las viguetas de madera es apto para que contribuya eficazmente con la durabilidad, aun así deberá de disponerse de algún tratamiento como protección.
- <u>3.2 Protección de la madera:</u> La madera puede sufrir daños causados por agentes bióticos y abióticos. El objetivo de la protección es mantener la probabilidad de sufrir daños por este origen en un nivel aceptable.

DB-SI: Seguridad en caso de Incendio

SI 1. Propagación interior

Comportamiento en sectores de incendio

Los edificios se deben compartimentar en sectores de incendio según las condiciones que se establecen en la tabla 1.1 de esta Sección.

Tabla 1.1. Condiciones de compartimentación en sectores de incendio

Para uso general, cualquier establecimiento debe constituir sector de incendio diferenciado del resto del edifico, excepto determinados usos, como edificios cuyo uso principal sea *Residencial Vivienda*, caso del presente proyecto.

Para uso Residencial Vivienda, la superficie construida de todo sector de incendio no debe exceder de $2500 \text{ m}^2 > 128,65 \text{ m}^2$ de nuestra vivienda. Por lo que consideramos toda la vivienda como *un único sector de incendio*.

Los elementos separadores entre viviendas son muros de mares de 200mm (caliza), con una resistencia al fuego **REI180** > E60

Locales y zonas de riesgo especial

Los locales y zonas de riesgo especial integrados en los edificios se clasifican conforme los grados de riesgo alto, medio y bajo según los criterios que se establecen en la tabla 2.1.

El proyecto cuenta con una sala de máquinas de instalaciones, por lo que tendremos un <u>riesgo</u> especial de carácter bajo.

Los locales y las zonas así clasificados deben cumplir las condiciones que se establecen en la

Tanto las paredes, con función de estructura portante, como los techos de la sala de máquinas tienen un resistencia al fuego **REI180** < R190. La puerta cumple con El₂ 45-C5 y el recorrdio de evacuación es de **19m** < 25m.

Espacios ocultos. Paso de instalaciones a través de elementos compartimentados de incendios.

El presente proyecto tiene en cuenta y cumple con las disposiciones presentadas en este apartado.

SI 2. Propagación exterior

Medianeras y fachadas.

Los elementos verticales que conforman las medianerías y las fachadas son muros de marés de 200mm de espesor, que ofrecen una resistencia frente al fuego **REI180** > EI120

Cubiertas

Existe riego de propagación exterior del incendio a través de la cubierta al existir edificios colindantes con elementos compartimentadores de sectores de incendio distintos.

La cubierta tendrá una resistencia al fuego REI60 mínima, en las zonas próximas de los edificios anexos. La estructura principal de la cubierta de la cubierta tiene una resistencia al fuego mínima de R30, al considerarse una cubierta ligera.

SI 3. Evacuación de ocupantes

3.2.3.2. Cálculo de la ocupación

Para calcular la ocupación deben tomarse los valores de densidad de ocupación que se indican en la tabla 2.1 en función de la superficie útil de cada zona.

Según Uso previsto:

- Cualquiera: sala de máquinas, ocupación nula.
- Residencial Vivienda: establece una densidad de ocupación de 20 m²/ persona.

Nuestra vivienda, contando planta baja y planta piso suman un total de 102.73m² útiles. De este modo podemos decir que nuestra ocupación es 5.13, es decir, 6 personas.

Ocupación total: 6 personas

3.2.3.3. Número de salidas y longitud de los recorridos de evacuación

En la tabla 3.1 se indica el número de salidas que debe haber en cada caso, como mínimo, así como la longitud de los recorridos de evacuación hasta ellas.

Nuestro recorrido de evacuación se iniciaría en el exterior a partir de la puerta principal de la misma.

- Plantas o recintos que disponen de una única salida de planta o salida de recinto respectivamente: aplicable a la planta sótano
 - La ocupación no excede de 100 personas. Nuestra ocupación es de 6.

SI 5. Intervención de los bomberos

La edificación cumple las condiciones de accesibilidad por parte de los bomberos, puesto que cumple con los parámetros mínimos de achura, altura mínima libre y capacidad portante del vial. La fachada cuenta con huecos que permiten el acceso desde el exterior al personal del servicio de extinción de incendios.

SI 6. Resistencia al fuego de la estructura

3.2.6.3. Elementos estructurales principales

La estructura principal del edificio cumple con los valores mínimos establecidos: R30 en vivienda unifamiliar y R90 en zonas de riesgo especial bajo, superando estos valores en ambos casos.

La estructura principal de la cubierta de la cubierta tiene una resistencia al fuego mínima de R30, al considerarse una cubierta ligera.

3.2.6.4. Elementos estructurales secundarios

Los elementos estructurales secundarios de la edificación, que puedan ocasionar daños personales al colapsar, tendrán la misma resistencia al fuego exigida a su estructura principal.

DB-SUA: Seguridad de utilización y accesibilidad

SUA 1. Seguridad frente al riego de caídas

Desniveles

Protección de los desniveles

En aquellos puntos o zonas donde existan desniveles, huecos y aperturas con una diferencia de cota < 55cm, se instalarán barreras de protección.

Características de las barreras de protección

No se dan diferencias de cota \geq 6m en el presente proyecto.

En varios puntos de la plana piso donde los huecos de fachada se encuentran a nivel de pavimento o a una altura reducida, y existen una diferencia de cota mayor a 0.55m, se colocan barandillas metálicas hasta una altura de 1.00m como barreras de protección.

Las barandillas metálicas cuentan con la resistencia y la rigidez suficientes para resistir la fuerza horizontal establecida en el apartado 3.2.1. de DB-SE-AE.

No existen puntos de apoyo ni salientes en la escalera que permitan ser escaladas por niños. La barandilla de la escalera no cuenta con aberturas ≥ 10cm de diámetro.

Escalera y rampas

Escalera de uso restringido

Para acceder a la planta piso se instala una escalera de hormigón con una anchura de 0.80m en tramos y mesetas, contrahuella de 19.7cm, una huella de 26cm y meseta partida a 45° de ancho igual al tramo. Se disponen escalones con tabica. La escalera cuenta con barandilla continua en su lateral derecho según sentido de ascensión, es decir, en sus lados abiertos.

SUA 2. Seguridad frente al riesgo de impacto o de atrapamiento

Impacto

Impacto con elementos fijos

La altura libre en zona de paso es > 2.10m y la altura libre es > 2m los umbrales de las puertas.

No existente elementos fijos que sobresalgan en fachada, ni elementos salientes de las paredes, en zonas de circulación, con vuelo >15cm en altura comprendida entre 0.15-2.20m a partir del suelo.

No existe riesgo de impacto con elementos volados con altura <2m, como mesetas o tramos de escalera

Impacto con elementos frágiles

Para las zonas con riesgo de impacto y desnivel < 55 cm se disponen vidrios del tipo 1(C)3, laminados.

Para las zonas con desnivel entre 0,55 y 12m se dispondrán vidrios del tipo Los vidrios del tipo 1(C)2, laminados.

Los cerramientos de las duchas y bañeras están constituidos por vidrio templado con resistencia a impacto sin rotura de nivel 3.

SUA 4. Seguridad frente al riesgo causado por iluminación inadecuada

Alumbrado en zonas de circulación

Cada zona dispondrá de un alumbrado de luminancia ≥ 20lux en exteriores y ≥100 lux en interiores.

SUA 7. Seguridad frente al riesgo causado por la acción del rayo

Características de las instalaciones de protección frente al rayo

Protección mediante pararrayos con dispositivo de cebado.

a) bajo el plano horizontal situado 5 m por debajo de la punta, el volumen protegido es el de una esfera cuyo centro se sitúa en la vertical de la punta a una distancia D y cuyo radio es:

 $R = D + \Delta L = 60 + 60 = 120m$

Tomamos D = 60m porque tenemos un nivel de protección 4.

SUA8.1	PROC	CEDIMIENTO DE VERIFICACIÓN	In the second				DB-SU8	PROYE
82	N _e	Densidad de impactos sobre el terreno	Segun fig. 1.1 SU 8.1		2,00			
recuent skaño	A. Superficie de captura equivalente (m²)		Delimitada por línea a 3H perimetro del edificio		0			
Deferminación de la frecuencia esperada de impactosíaño N,			Próximo a edificio o árboles de altura ≥ H	The state of the s				0,0047
a de il	c,	Situación del edificio	Rodeado de edificios de ☐ 0,75		0,75		N = NAC.10*	535000
E B		C DANS CONTROL OF CONTROL	Aislado		1,00	1		
\$ B			Aislado sobre colina o promontorio		2,00			
		en area aces	Cubierta metálica		0,50	2 %		in the second
	-5	Estructura metálica	Cubierta de hormigón		1,00	1 1		
	000	A. 17 17 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18	Cubierta de madera		2,00	1		
	de construcción		Cubierta metálica		1,00	1		
2	0	Estructura de hormigón	Cubierta de hormigón		1,00	1		
ale	Tipo d	CONTRACTOR OF THE	Cubierta de madera		2,50	1		
50	=		Cubierta metálica		2,00	1	1077	
8	S' Estructura de madera		Cubierta de hormigón		2,50	1		
98		0511100H0030100	Cubierta de madera		3,00		ర్థ	70.6
76	2000	- A - A - A - A - A - A - A - A - A - A	Contenido inflamable		3,00		\$'S	0,002
Defermination del nesgo admisible N	C ₃ C ₆	ntenido del edificio	Otros contenidos		1,00		S	1000
			No ocupados normalmente		0,50		2	
Determ	C, Us	o del edificio	Pública concurrencia, sanitario, comercial, docente		3,00			
			Resto de edificios		1,00	1		
	C. Co	ntinuidad de las actividades	Servicio imprescindible o impacto ambiental grave	0	5,00			
			Resto de edificios		1,00	00		
			Frecuencia esperada de i Riesgo admisible N _a	mpact	os N. >		N. > N.	3
	Exige	ncia de instalación de sistema de	Edificios en los que se m sustancias tóxicas, radica altamente inflamables o e	ctivas	200	0	si	
	5395390	re-c-zer	Edificios de H > 43 m			0	Sí Eficiencia E ≥ 0,98	
SUA8.2	TIPO	DE INSTALACIÓN EXIGIDO					DB-SU8	PROYE
	Eficie	ncia E	$E = 1 - \frac{N_a}{N_e}$			•	E según formula	0,53
			E ≥ 0,98				1	9
	Nivel	de protección correspondiente a	0,95 <u>≤</u> E < 0.	98			2	Î
		liencia requerida	0,80 <u><</u> E < 0,	95			3	1
		nanarina a	0 ≤ E < 0,8	0			4	0,53
	Carac	iterísticas del sistema de protecció	in				Según Anexo SU B	9

PARA ESRE NIVEL DE PROTECCIÓN, LA INSTALACIÓN DE PORTECCIÓN CONTRE RAYOS NO ES OBLIGATORIA.

JN 2. JUSTIFICACIÓN DECRETO HABITABILIDAD

CR.II Decreto 145/1997 y Decreto 20/2007. CONDICIONES DE HABITABILIDAD DE LOS EDIFICIOS. JUSTIFICACIÓN DE SU CUMPLIMIENTO.

Los espacios interiores de la edificación han sido diseñados cumpliendo el DECRETO 145/97 (y posteriores modificaciones), por el que se regulan las condiciones de dimensionamiento, de higiene y de instalaciones para el diseño y la habitabilidad de viviendas.

SUP. PROYECTADA (m2)

DEPENDENCIAS	SUP. ÚTIL	SUP.ILUM.	SUP.VENT.	ALTURA (m)	DIAM. INSCRITO. (m)	CUMPLE
ENTRADA	6,74	2,87	1,98	2,83	2,06	sí
DORMITORIO 1	10,22	1,71	1,71	2,83	2,93	SÍ
SALA ESTAR 1	15,20	2,60	1,67	2,83	3,66	sí
DISTRIBUIDOR 1	2,65	-	-	2,83	1,52	SÍ
BAÑO 1	3,38	-	-	2,20	1,45	sí
COMEDOR-COCINA	10.94	1,20	1,20	2,83	2,97	sí
COLADURÍA	3,40	1,68	1,68	2,83	1,33	sí
SALA ESTAR 2	19,71	2,54	2,54	2,97	3,75	sí
DORMITORIO 2	11,10	3,44	3,44	2,94	2,88	sí
DISTRIBUIDOR 2	1,71	-	-	2,30	0,97	sí
DORMITORIO 3	11,42	1,76	1,76	2,84	2,73	sí
BAÑO 2	4.81	0,27	0,27	2,30	1,46	sí
TERRAZA*	2,69	-	-	-	1,04	sí
TOTAL	102.73	18.71	18.71			

^{*} NO COMPUTA COMO SUPERFICIE ÚTIL

La superficie útil total del edifico es de 102,73 m²

Todas las puertas de paso entre dependencias tienen un ancho útil ≥ 70cm, así como la puerta de acceso ≥ 80cm

El acceso a los dos baños de la vivienda, se realizan a través de pequeños distribuidores, de manera que no tiene acceso directo desde ninguna dependencia y se impide la visión directa de dicho acceso.

Todos los huecos de fachada tienen una altura > 0,95m, exceptuando uno de ellos, que se protegen con barandilla.

JN 3. JUSTIFICACIÓN NNSS SANTA MARGALIDAD

La edificación, objeto del presente proyecto, se encuentra situada en suelo urbano.

ARTÍCULO 5.1.01: TIPOS DE EDIFICACIÓN Y NORMAS COMUNES

Se trata de una vivienda entre medianeras con alineación de vial, donde la profundidad edificable máxima viene determinada por la dimensión perpendicular a partir de la alineación de fachada.

(SUP.SOLAR x 60% OCUPACIÓN) / ANCHO FACHADA = **PROF.EDIF**. $(134,87m^2 \times 0,60) / 5,52m = 14.66m$

ARTÍCULOS 5.1.06: CONTRUCCIONES PERMITIDAS SOBRE LA ALTURA MÁXIMA

Sobre la cota de altura máxima se sitúan las cubierta inclinadas de teja cerámica curva con una pendiente del 22% (< 30%) sin sobrepasar la altura total del edificio, chimenea, conductos de ventilación y captadores solares.

ARTÍCULOS 5.2.02: CLASIFIACIÓN Y DEFINICIONES DE LOS USOS GLOBALES Y DETALLADOS

Vivienda unifamiliar aislada o entre medianeras: Es el uso correspondiente al alojamiento de una familia. Es la que alberga a una sola familia en el total de un edificio, que constituye juntamente con la parcela una única unidad catastral, teniendo acceso exclusivo desde la vía pública

ARTÍCULOS 5.3.01: DIMENSIONES MÍNIMAS, COMPOSICIÓN Y DISTRIBUCIÓN

La altura mínima de la vivienda es 2,71m (> 2,50m) en planta baja y en planta piso, donde las dependencias se encuentran bajo cubierta inclinada, la altura media útil es >2,50m

ARTÍCULOS 5.3.02: ESCALERAS INTERIORES

Las escaleras interiores cuentan con un ancho de paso de 0,8 m y la altura libre vertical desde cualquier punto es > 2,10m

ARTÍCULOS 5.9.01: SUMINISTRO DE AGUA POTABLE

La red general existente se encuentra frente a la parcela, por lo que se tomará el agua de la misma. Se utilizará el aljibe existente para la reserva de agua potable y recogida del agua de lluvia.

ARTÍCULOS 5.9.02: RECOGIDA DE AGUA DE LLUVIA

Al tratarse de un edificio entre medianeras, existe la obligación de colocar canales de recogida de lluvias, no pudiendo las cubierta evacuar libremente a vial o espacio libre público.

ARTÍCULOS 5.9.03: DESAGÜE DE PLUVIALES

Todas las cubiertas del edifico, exceptuando una, conducen el agua hacia la red de pluviales para dirigirla al aljibe o al terreno, según se precise. En cambio, la cubierta de fachada principal, que no cuenta con red de pluviales, conduce el agua por debajo de la acera, hasta desembocar en la carretera.

<u>ARTÍCULOS 6.4.01: NORMAS DE ESTÉTICA I COMPOSICIÓN EN LA ZONA DE CASCO ANTIGUO</u> La cubierta debe ser inclinada y de teja, al menos en dos crujías, excepto en los casos de las edificaciones auxiliares o secundarias (caseta de instalaciones) que podrán ser planas.

En los elementos que forman la fachada podrán utilizarse los siguientes materiales:

- Piedra calcaría.
- Enfoscado de colores claros.
- Carpintería de madera.
- Bajantes y canales de zinc o hierro.
- Elementos sencillos de hierro en las barandillas de balconeras.
- Se mantendrán aquellos elementos característicos de la construcción tradicional.

JN 4. JUSTIFICACIÓN REBT / CIES

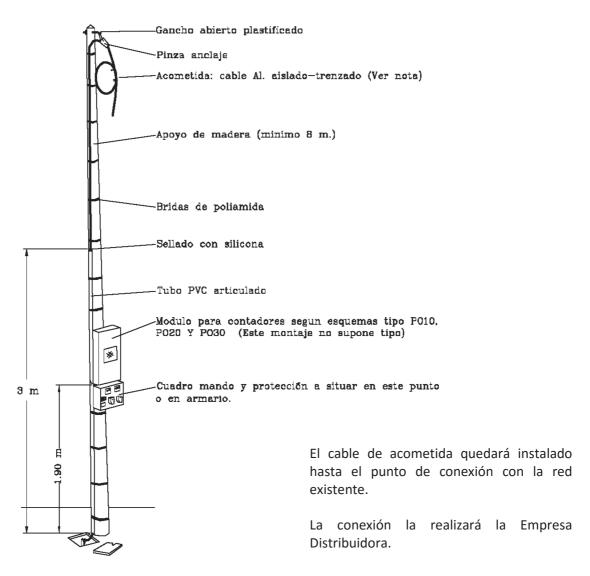
INSTALACIÓN PROVISIONAL DE OBRA

C.I.E. Nº. 12 - SUMINISTROS ELÉCTRICOS PROVISIONALES PARA OBRAS

Las características más importantes de este tipo de instalaciones son:

- a) Se trata de instalaciones más simples que las definitivas, pero previstas con un sistema de protección adecuado con su emplazamiento, para garantizar la seguridad de las personas y las cosas.
- b) Los materiales deben ser apropiados para montajes y desmontajes repetidos.
- c) Las partes activas de la instalación no deben ser accesibles sin el empleo de útiles especiales o deben estar bajo cubiertas que proporcionen un grado similar de inaccesibilidad.
- d) La aparamenta y el material utilizado deben tener el grado de protección que corresponda a sus condiciones de instalación. Por su carácter provisional, el interruptor de entrada realiza las funciones de CGP.

Suministro provisional para obras



Esquema eléctrico de montaje desde una red aérea existente.

ARMARIO TIPO PO10

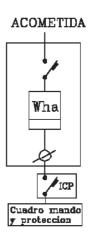
Potencias a Contratar inferiores a 15 kW

Int. III+N de 25 o 30 A. Int. II maximo de 63 A.

Equipo de medida.

Bornes de salida.

Int. control potencia.



La tensión nominal en los nuevos suministros será de 230 V para los monofásicos y 230/400 V para los trifásicos.

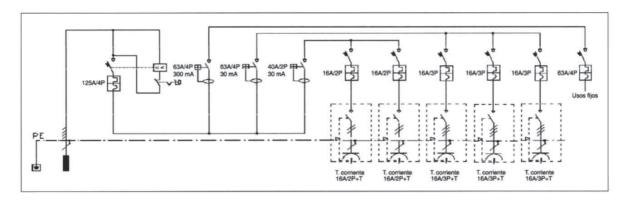
Previsión de cargas durante la obra

MAQUINARÍA	POTENCIA [W]	POTENCIA [A]
ILUMINACIÓN	1000	4,35
MARTILLO ELÉCTRICO	1750	7,61
HORMIGONERA 250L	1000	4,35
VIBRADOR HORMIGÓN	2300	10,00
ELEVADOR MATERIAL 500kg	1600	6,96
	7650	33,26

Para la obra se solicitará un contador de 9200W (40A) para desarrollar los diferentes trabajos. Mucha maquinaría o toda ella puede ser utilizada al mismo tiempo, por lo que no se aplica simultaneidad.

CONTADOR DE OBRA: 9200W - 40A

ESQUEMA UNIFILAR CUADRO ELÉCTRICO DE OBRA



C.I.E. Nº. 2 - ACOMETIDAS ITC-BT-11 - ACOMETIDAS

Definición: parte de la instalación de la red de distribución, que alimenta la caja o cajas generales de protección o unidad funcional equivalente (en adelante CGP).

Tipo de acometida: ACOMETIDA AÉREA POSADA SOBRE FACHADA.

Las acometidas desde red aérea se realizarán mediante derivación directa desde la red. Los cables de acometida serán conductores de aluminio, unipolares, con aislamiento de polietileno reticulado XLPE y cubierta de PVC, de tensión asignada 0,6/1 kV.

Conductores normalizados para acometidas aéreas.

Conductores (mm²)
RZ 0,6/1kV 2 x 16 AI
RZ 0,6/1kV 4 x 25 Al
RZ 0,6/1kV 3 x 50 Al/54,6 Alm
RZ 0,6/1kV 3 x 150 Al/80 Alm

Fuente: ITC-BT-11

ITC-BT-12 – INSTALACIÓN DE ENLACE

ITC-BT-12: INSTALACIONES DE ENLACE

- 1.2. Partes que constituyen las instalaciones de enlace:
- Caja General de Protección (CGP).
- Línea General de Alimentación (LGA).
- Elementos para la Ubicación de Contadores (CC).
- Derivación Individual (DI).
- Caja para Interruptor de Control de Potencia (ICP).
- Dispositivos Generales de Mando y Protección (DGMP).

Esquema 2.1. Para un solo usuario

Leyenda

- Red de distribución. Acometida.
- Caja general de protección.
- Linea general de alimentación. Interruptor general de maniobra.
- Caja de derivación.
- Emplazamiento de contadores.
- 8 Derivación individual.
- Fusible de seguridad.
- 10 Contador.
- "11 Caja para interruptor de control de potencia.
- 12 Dispositivos generales de mando y protección.
- 13 Instalación interior.

C.I.E. Nº. 3 – CAJAS GENERALES DE PROTECCIÓN ITC-BT-13 – CAJAS GENERALES DE PROTECCIÓN

<u>Definición</u>: son las cajas que alojan los elementos de protección de las líneas generales de alimentación.

Se instalarán preferentemente sobre las fachadas exteriores de los edificios, en lugares de libre y permanente acceso. Su situación se fijará de común acuerdo entre la propiedad y la empresa suministradora.

Cuando la acometida sea aérea podrán instalarse en montaje superficial a una altura sobre el suelo comprendida entre 3 m y 4 m. Cuando se trate de una zona en la que esté previsto el paso de la red aérea a red subterránea, la caja general de protección se situará como si se tratase de una acometida subterránea.

Cuando la acometida sea subterránea se instalará siempre en un nicho en pared, que se cerrará con una puerta preferentemente metálica, con grado de protección IK 10, revestida exteriormente de acuerdo con las características del entorno y estará protegida contra la corrosión, disponiendo de una cerradura o candado normalizado por la empresa suministradora. La parte inferior de la puerta se encontrará a un mínimo de 30 cm del suelo.

En todos los casos se procurará que la situación elegida, esté lo más próxima posible a la red de distribución pública y que quede alejada o en su defecto protegida adecuadamente, de otras instalaciones tales como de agua, gas, teléfono...

Cuando la fachada no linde con la vía pública, la caja general de protección se situará en el límite entre las propiedades públicas y privadas.

No se alojarán más de dos cajas generales de protección en el interior del mismo nicho, disponiéndose una caja por cada línea general de alimentación. Cuando para un suministro se precisen más de dos cajas, podrán utilizarse otras soluciones técnicas previo acuerdo entre la propiedad y la empresa suministradora.

La puerta del nicho será preferentemente metálica, revestida exteriormente de acuerdo con el estilo arquitectónico y la carpintería de la fachada del edificio. A continuación, se indican las soluciones más habituales, debiéndose consultar con la Empresa Distribuidora la adopción de otras distintas a las expuestas.

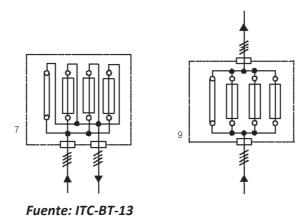
- Puerta tipo persiana mallorquina, en aluminio del mismo color que el resto de puertas del edificio (generalmente, de color madera, verde, marrón o blanco).
- Puerta de aluminio al estilo y color de la carpintería del edificio; si es de chapa lisa, se reforzará interiormente.
- Marco y bisagras de acero inoxidable con puerta metálica forrada al estilo omismo material que la fachada.

En la Tabla siguiente, se especifican los modelos de CGP de utilización homologada.

Tabla 3.1: Cajas generales de protección (CGP) homologadas

Designación	В	ases	Intensidad máxima del fusible
de la CGP	Número	Tamaño	(A)
CGP-7-63	3	22x58	63
CGP-7-100	3	00	100
CGP-7-160	3	0	160
CGP-7-250	3	1	250
CGP-7-400	3	2	400
CGP-9-160	3	0	160
CGP-9-250	3	1	250
CGP-9-400	3	2	400

Los esquemas eléctricos de estas CGP son los siguientes:



C.I.E. №. 4 – LÍNEA GENERAL DE ALIMENTACIÓN

<u>Definición</u>: es aquella que enlaza la Caja General de Protección con la centralización de contadores. De una misma línea general de alimentación pueden hacerse derivaciones para distintas centralizaciones de contadores.

ITC-BT-14 – LÍNEA GENERAL DE ALIMENTACIÓN

El trazado de la línea general de alimentación será lo más corto y rectilíneo posible, discurriendo por zonas de uso común.

Los conductores a utilizar, tres de fase y uno de neutro, serán de cobre o aluminio, unipolares y aislados, siendo su tensión asignada 0,6/1 kV.

La caída de tensión máxima permitida será:

- Para líneas generales de alimentación destinadas a contadores totalmente centralizados: 0,5 por 100.
- Para líneas generales de alimentación destinadas a centralizaciones parciales de contadores: 1 por 100.

El conductor neutro tendrá una sección de aproximadamente el 50 por 100 de la correspondiente al conductor de fase, no siendo inferior a los valores especificados en la tabla 1

Tabla 1

Seccione	es (mm²)	Diámetro exterior de los tubos
FASE	NEUTRO	(mm)
10 (Cu)	10	75
16 (Cu)	10	75
16 (Al)	16	75
25	16	110
35	16	110
50	25	125
70	35	140
95	50	140
120	70	160
150	70	160
185	95	180
240	120	200

C.I.E. №. 7 – INSTALACIÓN DEL INTERRUPTOR DE CONTROL DE POTENCIA

En todos los casos, deberá instalarse una caja para alojamiento del interruptor de control de potencia (ICP), que permita la instalación del mismo, preferentemente incorporada al cuadro de mando y protección del cliente. La tapa de la caja destinada al ICP irá provista de dispositivo de precinto y será independiente del resto del cuadro.

En cualquier caso, el ICP será independiente del interruptor general automático.

En los edificios destinados a viviendas que integren aparatos elevadores de personas o en donde se justifique que la continuidad de servicio es esencial, el ICP podrá ser sustituido por un maxímetro.

ITC-BT-16 - CONTADORES

Los contadores y demás dispositivos para la medida de la energía eléctrica, podrán estar ubicados en:

- módulos (cajas con tapas precintables)
- paneles
- armarios

Todos ellos, constituirán conjuntos que deberán cumplir la norma UNE-EN 60439 partes 1,2 y 3.

El grado de protección mínimo que deben cumplir estos conjuntos, de acuerdo con la norma UNE 20.324 y UNE-EN 50.102, respectivamente.

- para instalaciones de tipo interior: IP40; IK 09
- para instalaciones de tipo exterior: IP43; IK 09

Colocación en forma individual

Esta disposición se utilizara solo cuando se trate de un suministro a un único usuario independiente o a dos usuarios alimentados desde un mismo lugar.

Se hará uso de la Caja de Protección y Medida, de los tipos y características indicados en el apartado 2 de ITC MIE-BT-13, que reúne bajo una misma envolvente, los fusibles generales de protección, el contador y el dispositivo para discriminación horaria. En este caso, los fusibles de seguridad coinciden con los generales de protección.

El emplazamiento de la Caja de Protección y Medida se efectuara de acuerdo a lo indicado en el apartado 2.1 de la ITC MIE-BT-13.

Para suministros industriales, comerciales o de servicios con medida indirecta, dada la complejidad y diversidad que ofrecen, la solución a adoptar será la que se especifique en las requisitos particulares de la empresa suministradora para cada caso en concreto, partiendo de los siguientes principios:

- fácil lectura del equipo de medida
- acceso permanente a los fusibles generales de protección
- garantías de seguridad y mantenimiento

El usuario será responsable del quebrantamiento de los precintos que coloquen los organismos oficiales o las empresas suministradoras, así como de la rotura de cualquiera de los elementos que queden bajo su custodia, cuando el contador este instalado dentro de su local o vivienda. En el caso de que el contador se instale fuera, será responsable el propietario del edificio.

C.I.E. №. 6 – PUESTA A TIERRA ITC-BT-16. INSTALACIONES DE PUESTA A TIERRA

Las puestas a tierra se establecen principalmente con objeto de limitar la tensión que, con respecto a tierra, puedan presentar en un momento dado las masas metálicas, asegurar la actuación de las protecciones y eliminar o disminuir el riesgo que supone una avería en los materiales eléctricos utilizados.

La puesta o conexión a tierra es la unión eléctrica directa, sin fusibles ni protección alguna, de una parte del circuito eléctrico o de una parte conductora no perteneciente al mismo mediante una toma de tierra con un electrodo o grupos de electrodos enterrados en el suelo.

Mediante la instalación de puesta a tierra se deberá conseguir que en el conjunto de instalaciones, edificios y superficie próxima del terreno no aparezcan diferencias de potencial peligrosas y que, al mismo tiempo, permita el paso a tierra de las corrientes de defecto o las de descarga de origen atmosférico.

Para la toma de tierra se pueden utilizar electrodos formados por:

- barras, tubos;
- pletinas, conductores desnudos;
- placas;
- anillos o mallas metálicas constituidos por los elementos anteriores o sus combinaciones;
- armaduras de hormigón enterradas; con excepción de las armaduras pretensadas;
- otras estructuras enterradas que se demuestre que son apropiadas.

Tabla 1. Secciones mínimas convencionales de los conductores de tierra

Protegido mecánicamente	No protegido mecánicamente
Según apartado 3.4	16 mm² Cobre 16 mm² Acero Galvanizado
111000	n ² Cobre n ² Hierro
	Según apartado 3.4 25 mn

Tabla 2. Relación entre las secciones de los conductores de protección y los de fase

Sección de los conductores de fase de la instalación S (mm²)	Sección mínima de los conductores de protecció S _p (mm²)				
5 ≤ 16	$S_p = S$				
16 < 5 ≤ 35	$S_p = 16$				
5 > 35	$S_p = S/2$				

Barra seccionadora:

El punto de puesta a tierra se situará normalmente en el cuarto de centralización de contadores a una altura mínima de 25 cm. del suelo, en caja con barra seccionable homologada.

ITC-BT-19 – INSTALACIONES INTERIORES

Tablas de cálculo para los conductores

MINISTERIO
DE CIENCIA Y
TECNOLOGÍA

INSTALACIONES INTERIORES O RECEPTORAS
ITC-BT-19
Pagina 4 de 11

Tabla 1, Intensidades admisibles (A) al aire 40 °C. N.º de conductores con carga y naturaleza del aislamiento

A		Conductores aislados en tubos empotrados en paredes aislantes		Jx PVC	2x PVC		3X XLPE 0 EPR	2x XLPE 0 EPR					
A2		Cables multiconductores en tubos empotrados en paredes aislantes	BX PVC	2x PVC		3x XLPE 0 EPR	ZX KLPE 0 EPR						
8	6	Conductores aislados en tubos i en montaje superficial o empotrados en obra				BX PVC	2x PVC			3x XLPE 0 EPR	2X XLPE 0 EPR		
82		Cables multiconductores en tubos i en montaje superficial o empotrados en obra			3x PVC	2x PVC		3x XLPE 0 EPR		2X XLPE 0 EPR			
с	е	Cables multiconductores directamente sobre la pared?					3x PVC	2x PVC		3x XLPE O EPR	2x XLPE 0 EPR		
E	0	Cables multiconductores al aire libre*. Distancia a la pared no inferior a 0.3 D ⁸						3x PVC		2x PVC	3x XLPE 0 EPR	2x XLPE 0 EPR	
F	l :	Cables unipolares en contacto mutuo*. Distancia a la pared no inferior a D*							3x PVC			3x XLPE 0 EPR	
G	15	Cables unipolares separados rivinimo D ¹					7				BX PVC!		3x MLPE O EPR
	1.500.000	mm ¹	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
	Cobre	1,5 2,5 4 6 10 16 25 35 50 70 95 120 150 185 240 300	11 15 20 25 34 45 59	11,5 16 21 27 37 49 64 77 94	13 17,5 23 30 40 54 70 96 103	13,5 18,5 24 32 44 59 77 96 117 149 100 208 236 268 315 360	15 21 27 36 50 66 04 104 125 160 194 225 260 297 350 404	16 22 30 37 52 70 86 110 133 171 207 240 278 317 374 423	96 119 145 100 230 267 310 354 419 404	10 25 34 44 60 00 106 131 159 202 245 284 336 455 524	21 29 38 49 60 91 116 144 175 224 271 314 363 415 490 565	24 33 45 57 76 105 123 154 188 244 296 348 404 464 552 640	166 206 250 321 391 455 525 601 711 821

¹ A partir de 25 mm2 de sección.

² Incluyendo canales para instalaciones —canaletas— y conductos de sección no circular.

O en bandeja no perforada.

⁴ O en bandeja perforada.

Des el diametro del cable.

		T	Inte	nsidad	es adm	isibles	0460-5 en am 0 °C er	perios				
Método de instalación de la tabla 52-B1			Número		nducto	res ca			de aisl	amlent	0	
A1		PVC3	PVC2		XLPE3	XLPE2						
A2	PVC3	PVC2		2 2 2 X 2 X 2 X 2 X	XLPE2							
B1				PVC3	PVC2		XLPE3		XLPE2			
B2			PVC3	PVC2	-	XLPE3	XLPE2					
С					PVC3	PVC3	PVC2	XLPE3		XLPE2	WI DES	
E						PVC3	PVC3	PVC2	XLPE3	XLPE3	XLPE2	XLPE2
1	-	-		-		-	-		-		40	
Sección mm² Cobre	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13
1,5	11	11,5	13	13.5	15	16	16,5	19	20	21	24	
2,5	15	16	17,5	18,5	21	22	23	26	26,5	29	33	-
4	20	21	23	24	27	30	31	34	36	38	45	*
6	25	27	30	32	36	37	40	44	46	49	57	
10	34	37	40	44	50	52	54	60	65	68	76	
16	45	49	54	59	66	70	73	81	87	91	105	507933
25	59	64	70	77	84	88	95	103	110	116	123	140
35	*	77	86	96	104	110	119	127	137	144	154	174
50	*	94	103	117	125	133	145	155	167	175	188	210
70	75	35	*	149	160	171	185	199	214	224	244	269
95 120		- 5	8	180	194	207	224 260	241	259 301	271 314	296 348	327 380
150		2	1	236	260	278	299	322	343	363	404	438
185	17	- 1		268	297	317	341	368	391	415	464	500
240			- 5	315	350	374	401	435	468	490	552	590
Aluminio				0.0	-550	31.4	10.	100	100	100	302	000
2.5	11.5	12	13.5	14	16	17	18	20	20	22	25	
4	15	16	18.5	19	22	24	24	26.5	27.5	29	35	20.4
6	20	21	24	25	28	30	31	33	36	38	45	-
10	27	28	32	34	38	42	42	46	50	53	61	
16	36	38	42	46	51	56	57	63	66	70	83	1
25	46	50	54	61	64	71	72	78	84	88	94	105
35		61	67	75	78	88	89	97	104	109	117	130
50	2	73	80	90	96	106	108	118	127	133	145	160
70	*	-	-	116	122	136	139	151	162	170	187	206
95	-	2	32	140	148	167	169	183	197	207	230	251
120	2	¥ ,	ũ.,	162	171	193	196,5	213	228	239	269	293
150		-	*	187	197	223	227	246	264	277	312	338
185				212	225	236	259	281	301	316	359	388
240				248	265	300	306	332	355	372	429	461

Conductores de protección:

Tabla 2

Secciones de los conductores de fase o polares de la instalación (mm²)	Secciones mínimas de los conductores de protección (mm²)				
5 ≤ 16	5(*)				
16 < 5 ≤ 35	16				
S > 35	5/2				

^(*) Con un mínimo de:

- 2,5 mm² si los conductores de protección no forman parte de la canalización de alimentación y tienen una protección mecánica.
- 4 mm² si los conductores de protección no forman parte de la canalización de alimentación y no tienen una protección mecánica.

ITC-BT-25 – INSTALACIONES INTERIORES

Tablas de cálculo para los circuitos:

a	m	(9)
ď.	Ya.	m

punto de luz incluirá conductor de protección.

Los fusibles o interruptores automáticos no son necesarios si se dispone de circuitos

blamiento del circuito con este fin no supondrá el paso a electrificación elevada ni la necesidad de disponer de un diferencial adicional

or de la intensidad de corriente prevista en cada circuito se calculará de acuerdo con

 $I = n \times I_o \times F_s \times F_u$

F₃ (factor de simultaneidad) n.º de tomas o receptores Intensidad prevista por toma o receptor

F_u (factor de utilización) sobre el total

Relación de receptores conectados simultáneamente

Factor medio de utilización de la potencia máxima del

Tabla 2. Relación entre las secciones de los conductores de protección y los de fase

Sección de los conductores de fase de la instalación S (mm²) Sección mínima de los

16 < S ≤ 35 S > 35 5 ≤ 16

 $S_p = S$ $S_p = 16$ $S_p = S/2$

Sp (mm²)

La potencia máxima permisible por circuito será de 5.750 W La tensión considerada es de 230 V entre fase y neutro.

C₁₁ Automatización

4

1

1

1

0 6

1 _ . 1 0 w

1,5 2,5

16 20 C₅ Baño, cuarto de cocina

3.450

0,4

0,5

Base 16A 2p+T

2,5

C₈ Calefacción

C₉ Aire acondicionado

(2) (2)

1 1

-1

1 1

25 25 16

0 0

25 25 20

C₁₀ Secadora

3,450

0,75

Base 16A 2p+T

C₄ Lavadora, lavavajillas

termo eléctrico

3.450

0,66

0,75

fusibles o interruptores automáticos de 16 A (8

C₂ Tomas de uso general

3.450

0,2 0.75

200

0,5

Punto de luz⁽⁹⁾

10

5.400

0,5

0,75 0,25

Base 25 A 2p+T Base 16A 2p+T

25 6

2 20 30

9

25 20 16

2,5 1,5 (5)

Base 16A 2p+T

combinadas con

20

20

Circuito de utilización

por toma (W)

Factor simultaneidad Fs

Factor utilización Fu

Tipo de toma

Interruptor Automático (A)

n.º de puntos de utilización o tomas por circuito

sección mínima

(3)

0

nterruptor 10.A pulsador timbre Punto de luz

1 1

C3 Cocina y horno

Diámetros externos según ITC-BT 19

La potencia máxima permisible por circuito será de 2.300 W

En este circuito exclusivamente, cada toma individual puede conectarse mediante un conductor Este valor corresponde a una instalación de dos conductores y tierra con aislamiento de PVC bajo tubo empotrado en obra, según tabla 1 de ITC-BT-19. Otras secciones pueder

Las bases de toma de corriente de 16 A 2p+T serán fijas del tipo indicado en la figura C2a y las de 25 A 2p+T serán de sección 2,5 mm² que parta de una caja de derivación del circuito de 4 mm². del tipo indicado en la figura ESB 25-5A, ambas de la norma

	6	roma de caletacción		_
	25 25			
Estancia	Circuito	Mecanismo	n.* mínimo	Superf/Longitud
	C ₁	Punto de luz		uno por cada punto de luz

	distributiones	Pasillos o		danos				Dormitorios				Sala de estar o Salón		
c _c	C ₂	c ₁	c _o	c ₃	C1	ç	S	C2	C,	Ç	C ₂	C.	Ç.	C ₂
Toma de calefacción	Base 16 A 2p+T	Punto de luz Interruptor/Conmutador 10.A	Toma de calefacción	Base 16 A 2p+T	Punto de luz Interruptor 10.A	Toma de aire acondicionado	Toma de calefacción	Base 16 A 2p+T	Punto de luz Interruptor 10.A	Toma de aire acondicionado	Toma de calefacción	Base 16 A 2p+T	Punto de luz Interruptor 10.A	Base 16 A 2p+T
-	-	1	4	1	- 1	1	1	3 (1)		1	1	3 (1)		1
E	hasta 5 m (dos si L > 5m)	uno cada 5 m de longitud uno en cada acceso	1	1	131	1	1	una por cada 6 m², redondeado al entero superior	hasta 10 m² (dos si 5 > 10 m²) uno por cada punto de luz	hasta 10 m² (dos si 5 > 10 m²)	hasta 10 m² (dos si 5 > 10 m²)	una por cada 6 m², redondeado al entero superior	hasta 10 m² (dos si S > 10 m²) uno por cada punto de luz	1

Tabla 1. Características eléctricas de los circuitos (1)

Tubo o conducto		
Acceso	Estancia	
C,	Circuito	
pulsador timbre	Mecanismo	Tabla 2
1	n.* mínimo	
L	Superf/Longitud	

Se colocarán fuera de un volumen delimitado por los planos verticales situados a 0,5 m del fregadero y de la	tiple, y en este caso se considerará como una sola base a los efectos del número de puntos de utilización de la tabla 1.	en donde se prevea la instalación de una toma para el receptor de 17, la base correspondiente debera ser mui-
un volumen d	e considerará «	instalación de
elimitado po	como una so	une tome pe
or los plenos	la base a los	ara el recepto
verticales situ	efectos del	r de TV. la bi
uedos e 0,5	número de j	ose correspo
m del fregade	ountos de util	ndiente deber
ero y de la	zación de	o ser mul-

2

encimera de cocción o cocina.

Garajes uniform y Otros

2 0 010 0 S P

Interruptor 10.A

Punto de luz

Base 16 A 2p+T

heste 10 m2 (dos si 5 > 10 m2) hesta 10 m² (dos si 5 > 10 m²) uno por cada punto de luz Terraza y Vestidores

Punto de luz Interruptor 10.A

hasta 10 m² (dos si 5 > 10 m²) uno por cada punto de luz

secedore

foma de calefacción

3 (2)

encima del plano de trabajo lavadore, lavavajillas y termo extractor y frigorifico cocina/horno

Base 16 A 2p+T Base 16 A 2p+T Base 16 A 2p+T Base 25 A 2p+T Base 16 A 2p+T

Cocine

C

VIII. MEDICIONES Y PRESUPUESTO

CÓDIGO	RESUMEN	UDS LC						
	CAPÍTULO 01 ACTUACIONES P	REVIAS Y [DEMOLICIO	ONES				
01.01	Ud. Apuntalamiento provisional							
	Apuntalamiento provisional en vigas y y ectados y a los apeos de muros.	forjados para	proceder a la	a demolición de la	os elementos pro-			
	a justificar	1			1,00			
						1,00	213,79	213,7
1.02	M2 Demolición cubierta inclinada					1,00	210,70	210,1
71.02	Demolición de cubierta de teja árabe co		n de la mism	a y acopio de es	combros a pie de			
	obra. (medida en verdadera magnitud).							
	SALA 1	1	5,75	5,59	32,14			
	SALA 2	1	5,75	4,40	25,30			
	DORM.2	1	4,90	3,34	16,37			
01.03	M2 Demolición forjado viguetas m	adora				73,81	13,12	968,3
01.03	Demolición forjado de vigueta de made		de madera i	ncluso acopio de	escombros a pie			
	de obra con recuperación de elementos	aprov echable	es.					
	CUB. INCLINADA SALA 1	1	5,75	5,59	32,14			
	CUB. INCLINADA SALA 2	1	5,75	4,40	25,30			
	CUBIERTA INCLINADA DORM.2	1	4,90	3,34	16,37			
	DORM.1 - ENTRADA	1	5,35	3,57	19,10			
	COCINA	1	4,39	2,74	12,03			
						104,94	16,83	1.766,1
01.04	M2 Demolición forjado unidireccio	nal						
	Demolición de forjado unidireccional de entrevigado de bovedillas de hormigór	_		-	_			
		n y capa de c	ompresión d	e hormigón, realiz	_			
	entrevigado de bovedillas de hormigór	n y capa de c	ompresión d	e hormigón, realiz	_			
	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb	n y capa de c oros sobre can	ompresión de nión o conten	e hormigón, realiz edor.	zado a mano y/o	2,09	16,83	35,1
01.05	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb	n y capa de c pros sobre can 1	ompresión de nión o conten	e hormigón, realiz edor.	zado a mano y/o	2,09	16,83	35,1
01.05	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb BAÑO EXT.	n y capa de c oros sobre can 1 terrazo	ompresión d nión o conten 1,90	e hormigón, realiz edor. 1,10	2,09	2,09	16,83	35,1
01.05	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb BAÑO EXT. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de	n y capa de c oros sobre can 1 terrazo	ompresión do nión o conten 1,90 errazo, con a	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi	2,09 ros a pie de obra.	2,09	16,83	35,1
01.05	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb BAÑO EXT. M2 Demolición pavimento baldosa	n y capa de coros sobre can 1 terrazo baldosas de te	compresión d nión o conten 1,90 errazo, con a 3,35	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi 2,46	2,09 2,09 ros a pie de obra. 8,24	2,09	16,83	35,1
01.05	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb BAÑO EXT. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA	n y capa de corros sobre can 1 I terrazo baldosas de to	ompresión di nión o conten 1,90 errazo, con a 3,35 3,57	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombe 2,46 2,80	2,09 2,09 ros a pie de obra. 8,24 10,00	2,09	16,83	35,1
01.05	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb BAÑO EXT. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR	n y capa de corros sobre can 1 I terrazo baldosas de to	errazo, con a 3,35 3,57 4,32	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi 2,46 2,80 4,42	2,09 2,09 ros a pie de obra. 8,24 10,00 19,09	2,09	16,83	35,1
01.05	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb BAÑO EXT. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA DORMITORIO 1	n y capa de corros sobre can 1 terrazo baldosas de te 1 1	ompresión di nión o conten 1,90 errazo, con a 3,35 3,57	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombe 2,46 2,80	2,09 2,09 ros a pie de obra. 8,24 10,00	2,09	16,83	35,1
01.05	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb BAÑO EXT. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR COCINA	n y capa de corros sobre can 1 terrazo baldosas de tr 1 1 1	errazo, con a 3,35 3,57 4,32 3,90	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi 2,46 2,80 4,42 2,67	2,09 2,09 ros a pie de obra. 8,24 10,00 19,09 10,41	2,09		
01.05 01.06	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb BAÑO EXT. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR COCINA	n y capa de corros sobre can 1 terrazo baldosas de tr 1 1 1	errazo, con a 3,35 3,57 4,32 3,90	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi 2,46 2,80 4,42 2,67	2,09 2,09 ros a pie de obra. 8,24 10,00 19,09 10,41		16,83 8,75	
	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb BAÑO EXT. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR COCINA ESCALERA SALA ESTAR	n y capa de corros sobre can 1 I terrazo baldosas de ti 1 1 1 1	errazo, con a 3,35 3,57 4,32 3,90 4,30	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi 2,46 2,80 4,42 2,67 0,92	2,09 2,09 ros a pie de obra. 8,24 10,00 19,09 10,41 -3,96			
	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb BAÑO EXT. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR COCINA ESCALERA SALA ESTAR MI Demolición rodapié de terrazo Demolición de rodapié de terrazo existe	n y capa de corros sobre can 1 I terrazo baldosas de ti 1 1 1 1	errazo, con a 3,35 3,57 4,32 3,90 4,30 io de escomb	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi 2,46 2,80 4,42 2,67 0,92	2,09 2,09 ros a pie de obra. 8,24 10,00 19,09 10,41 -3,96			
	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb BAÑO EXT. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR COCINA ESCALERA SALA ESTAR MI Demolición rodapié de terrazo	n y capa de corros sobre can 1 I terrazo baldosas de tr 1 1 1 -1	errazo, con a 3,35 3,57 4,32 3,90 4,30 io de escomb	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi 2,46 2,80 4,42 2,67 0,92	2,09 2,09 ros a pie de obra. 8,24 10,00 19,09 10,41 -3,96			
	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb BAÑO EXT. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR COCINA ESCALERA SALA ESTAR MI Demolición rodapié de terrazo Demolición de rodapié de terrazo existe	n y capa de corros sobre can 1 I terrazo baldosas de to 1 1 1 -1 ente, con acop	errazo, con a 3,35 3,57 4,32 3,90 4,30 io de escomb	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi 2,46 2,80 4,42 2,67 0,92	2,09 2,09 2,09 ros a pie de obra. 8,24 10,00 19,09 10,41 -3,96			
	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb BAÑO EXT. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR COCINA ESCALERA SALA ESTAR MI Demolición rodapié de terrazo Demolición de rodapié de terrazo existe	n y capa de corros sobre can 1 I terrazo baldosas de to 1 1 1 -1 ente, con acop	errazo, con a 3,35 3,57 4,32 3,90 4,30 io de escomb 3,35 3,15 2,46	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi 2,46 2,80 4,42 2,67 0,92	2,09 2,09 2,09 ros a pie de obra. 8,24 10,00 19,09 10,41 -3,96			
	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escombaño ext. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR COCINA ESCALERA SALA ESTAR MI Demolición rodapié de terrazo Demolición de rodapié de terrazo existe ENTRADA	n y capa de corros sobre can 1 I terrazo baldosas de to 1 1 1 -1 ente, con acop	errazo, con a 3,35 3,57 4,32 3,90 4,30 io de escomb 3,15 2,46 2,49	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi 2,46 2,80 4,42 2,67 0,92	2,09 2,09 ros a pie de obra. 8,24 10,00 19,09 10,41 -3,96 . 3,35 3,15 2,46 2,49			
	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb BAÑO EXT. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR COCINA ESCALERA SALA ESTAR MI Demolición rodapié de terrazo Demolición de rodapié de terrazo existe	n y capa de corros sobre can 1 I terrazo baldosas de to 1 1 1 -1 ente, con acop	errazo, con a 3,35 3,57 4,32 3,90 4,30 io de escomb 3,35 3,15 2,46 2,49 3,57	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi 2,46 2,80 4,42 2,67 0,92	2,09 2,09 ros a pie de obra. 8,24 10,00 19,09 10,41 -3,96 . 3,35 3,15 2,46 2,49 3,57			
	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escombaño ext. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR COCINA ESCALERA SALA ESTAR MI Demolición rodapié de terrazo Demolición de rodapié de terrazo existe ENTRADA	n y capa de corros sobre can 1 I terrazo baldosas de to 1 1 1 -1 ente, con acop	errazo, con a 3,35 3,57 4,32 3,90 4,30 io de escomb 3,35 3,15 2,46 2,49 3,57 2,82	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi 2,46 2,80 4,42 2,67 0,92	2,09 2,09 ros a pie de obra. 8,24 10,00 19,09 10,41 -3,96 . 3,35 3,15 2,46 2,49 3,57 2,82			
	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escombaño ext. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR COCINA ESCALERA SALA ESTAR MI Demolición rodapié de terrazo Demolición de rodapié de terrazo existe ENTRADA	n y capa de coros sobre can 1 I terrazo baldosas de te 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	errazo, con a 3,35 3,57 4,32 3,90 4,30 io de escomb 3,35 3,15 2,46 2,49 3,57 2,82 2,80	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi 2,46 2,80 4,42 2,67 0,92	2,09 2,09 2,09 ros a pie de obra. 8,24 10,00 19,09 10,41 -3,96 . 3,35 3,15 2,46 2,49 3,57 2,82 2,80			
	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb BAÑO EXT. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR COCINA ESCALERA SALA ESTAR MI Demolición rodapié de terrazo Demolición de rodapié de terrazo existe ENTRADA DORMITORIO 1	n y capa de corros sobre can 1 I terrazo baldosas de te 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	errazo, con a 3,35 3,57 4,32 3,90 4,30 io de escomb 3,35 2,46 2,49 3,57 2,82 2,80 3,35	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi 2,46 2,80 4,42 2,67 0,92	2,09 2,09 2,09 Tos a pie de obra. 8,24 10,00 19,09 10,41 -3,96 3,35 3,15 2,46 2,49 3,57 2,82 2,80 3,35			
	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escombaño ext. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR COCINA ESCALERA SALA ESTAR MI Demolición rodapié de terrazo Demolición de rodapié de terrazo existe ENTRADA	n y capa de coros sobre can 1 I terrazo baldosas de ti 1 1 1 1 1 1 1 1 1 2	errazo, con a 3,35 3,57 4,32 3,90 4,30 io de escomb 3,35 3,57 2,46 2,49 3,57 2,82 2,80 3,35 4,32	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi 2,46 2,80 4,42 2,67 0,92	2,09 2,09 ros a pie de obra. 8,24 10,00 19,09 10,41 -3,96 3,35 3,15 2,46 2,49 3,57 2,82 2,80 3,35 8,64			
	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb BAÑO EXT. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR COCINA ESCALERA SALA ESTAR MI Demolición rodapié de terrazo Demolición de rodapié de terrazo existe ENTRADA DORMITORIO 1	n y capa de corros sobre can 1 I terrazo baldosas de te 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	errazo, con a 3,35 3,57 4,32 3,90 4,30 sio de escomb 3,57 2,46 2,49 3,57 2,82 2,80 3,35 4,32 4,26	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi 2,46 2,80 4,42 2,67 0,92	2,09 2,09 ros a pie de obra. 8,24 10,00 19,09 10,41 -3,96 . 3,35 3,15 2,46 2,49 3,57 2,82 2,80 3,35 8,64 4,26			
	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb BAÑO EXT. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR COCINA ESCALERA SALA ESTAR MI Demolición rodapié de terrazo Demolición de rodapié de terrazo existe ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR	n y capa de coros sobre can 1 I terrazo baldosas de ti 1 1 1 1 1 1 1 1 1 2	errazo, con a 3,35 3,57 4,32 3,90 4,30 io de escomb 3,57 2,46 2,49 3,57 2,82 2,80 3,35 4,32 4,26 4,42	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi 2,46 2,80 4,42 2,67 0,92	2,09 2,09 ros a pie de obra. 8,24 10,00 19,09 10,41 -3,96 . 3,35 3,15 2,46 2,49 3,57 2,82 2,80 3,35 8,64 4,26 4,42			
	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb BAÑO EXT. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR COCINA ESCALERA SALA ESTAR MI Demolición rodapié de terrazo Demolición de rodapié de terrazo existe ENTRADA DORMITORIO 1	n y capa de corros sobre can 1 I terrazo baldosas de to 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	errazo, con a 3,35 3,57 4,32 3,90 4,30 io de escomb 3,35 3,15 2,46 2,49 3,57 2,82 2,80 3,35 4,32 4,26 4,42 4,39	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi 2,46 2,80 4,42 2,67 0,92	2,09 2,09 ros a pie de obra. 8,24 10,00 19,09 10,41 -3,96 . 3,35 3,15 2,46 2,49 3,57 2,82 2,80 3,35 8,64 4,26 4,42 4,39			
	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb BAÑO EXT. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR COCINA ESCALERA SALA ESTAR MI Demolición rodapié de terrazo Demolición de rodapié de terrazo existe ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR	n y capa de corros sobre can 1 I terrazo baldosas de te 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	errazo, con a 3,35 3,57 4,32 3,90 4,30 io de escomb 3,35 2,46 2,49 3,57 2,82 2,80 3,35 4,32 4,26 4,42 4,39 2,74	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi 2,46 2,80 4,42 2,67 0,92	2,09 2,09 ros a pie de obra. 8,24 10,00 19,09 10,41 -3,96 . 3,35 3,15 2,46 2,49 3,57 2,82 2,80 3,35 8,64 4,26 4,42 4,39 2,74			
	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb BAÑO EXT. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR COCINA ESCALERA SALA ESTAR MI Demolición rodapié de terrazo Demolición de rodapié de terrazo existe ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR	n y capa de corros sobre can 1 I terrazo baldosas de te 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	errazo, con a 3,35 3,57 4,32 3,90 4,30 sio de escomb 3,35 2,46 2,49 3,57 2,82 2,80 3,35 4,32 4,26 4,42 4,39 2,74 3,90	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi 2,46 2,80 4,42 2,67 0,92	2,09 2,09 Tos a pie de obra. 8,24 10,00 19,09 10,41 -3,96 3,35 3,15 2,46 2,49 3,57 2,82 2,80 3,35 8,64 4,26 4,42 4,39 2,74 3,90			
	entrevigado de bovedillas de hormigór compresor, y carga manual de escomb BAÑO EXT. M2 Demolición pavimento baldosa Demolición de pavimento existente, de ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR COCINA ESCALERA SALA ESTAR MI Demolición rodapié de terrazo Demolición de rodapié de terrazo existe ENTRADA DORMITORIO 1 SALA ESTAR	n y capa de corros sobre can 1 I terrazo baldosas de te 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	errazo, con a 3,35 3,57 4,32 3,90 4,30 io de escomb 3,35 2,46 2,49 3,57 2,82 2,80 3,35 4,32 4,26 4,42 4,39 2,74	e hormigón, realiz edor. 1,10 copio de escombi 2,46 2,80 4,42 2,67 0,92	2,09 2,09 ros a pie de obra. 8,24 10,00 19,09 10,41 -3,96 . 3,35 3,15 2,46 2,49 3,57 2,82 2,80 3,35 8,64 4,26 4,42 4,39 2,74			35,17

01.08 01.09	M2 Demolición pavimento "II Demolición de pavimento exister de obra. SALA 1 SALA 2 DORMITORIO 2 ESCALERA SALA 1 M2 Demolición pavimento de mo obra. BAÑO EXT. M2 Demolición de alicatado de azule escombros a pie de obra. COCINA M2 Picoteado de mortero de Picoteado de mortero de cal y ar nuales, y retirada de escombros SALA ESTAR	nte, de piezas de lliv 1 1 1 -1 -1 e mortero ortero hasta 10cm. d 1 de azulejo y picado ejo y picado del mate 1 1 1 1 cal y arena hasta 3 rena en paramentos	5,35 3,67 4,39 2,67 0,98 de espesor, o 1,90 o material ag rial de agarre 2,48 1,73 0,60	4,42 5,37 2,67 1,07 0,93 on acopio de escomb 1,10 Jarre adherido al soporte co 0,15 0,30 0,45	23,65 19,71 11,72 -2,86 -0,91 ros a pie de 2,09 n retirada de 0,37 0,52 0,27	2,09	8,75 8,55	448,9€ 17,87
01.09	de obra. SALA 1 SALA 2 DORMITORIO 2 ESCALERA SALA 1 M2 Demolición pavimento de modora. BAÑO EXT. M2 Demolición de alicatado de azule escombros a pie de obra. COCINA M2 Picoteado de mortero de Picoteado de mortero de cal y ar nuales, y retirada de escombros SALA ESTAR	1 1 1 1 -1 -1 e mortero ortero hasta 10cm. d 1 de azulejo y picado ejo y picado del mate 1 1 1 1 cal y arena hasta 3 rena en paramentos a pie de obra. 1 1 1	5,35 3,67 4,39 2,67 0,98 de espesor, o 1,90 o material ag rial de agarre 2,48 1,73 0,60 m	4,42 5,37 2,67 1,07 0,93 on acopio de escomb 1,10	23,65 19,71 11,72 -2,86 -0,91 ros a pie de 2,09 n retirada de 0,37 0,52 0,27 medios ma- 16,05 15,87	2,09	8,55	17,87
01.09	SALA 2 DORMITORIO 2 ESCALERA SALA 1 M2 Demolición pavimento de moobra. BAÑO EXT. M2 Demolición de alicatado de azule escombros a pie de obra. COCINA M2 Picoteado de mortero de Picoteado de mortero de cal y ar nuales, y retirada de escombros SALA ESTAR	e mortero ortero hasta 10cm. d de azulejo y picado ejo y picado del mate 1 1 1 1 cal y arena hasta 3 rena en paramentos a pie de obra. 1 1 1	3,67 4,39 2,67 0,98 le espesor, o 1,90 o material ag rial de agarre 2,48 1,73 0,60 m verticales int	5,37 2,67 1,07 0,93 on acopio de escomb 1,10 parre adherido al soporte co 0,15 0,30 0,45 eriores hasta 3m, con 3,00 3,00 3,00 3,00	19,71 11,72 -2,86 -0,91 ros a pie de 2,09 n retirada de 0,37 0,52 0,27 medios ma- 16,05 15,87	2,09	8,55	17,87
01.09	DORMITORIO 2 ESCALERA SALA 1 M2 Demolición pavimento de moobra. BAÑO EXT. M2 Demolición de alicatado de azule escombros a pie de obra. COCINA M2 Picoteado de mortero de Picoteado de mortero de cal y ar nuales, y retirada de escombros SALA ESTAR	e mortero ortero hasta 10cm. d de azulejo y picado ejo y picado del mate 1 1 1 cal y arena hasta 3 rena en paramentos a pie de obra.	4,39 2,67 0,98 le espesor, of 1,90 material again de ag	2,67 1,07 0,93 on acopio de escomb 1,10 jarre adherido al soporte co 0,15 0,30 0,45 eriores hasta 3m, con 3,00 3,00 3,00 3,00	11,72 -2,86 -0,91 ros a pie de 2,09 n retirada de 0,37 0,52 0,27 medios ma- 16,05 15,87	2,09	8,55	17,87
01.09	M2 Demolición pavimento de mobra. BAÑO EXT. M2 Demolición de alicatado de azule escombros a pie de obra. COCINA M2 Picoteado de mortero de Picoteado de mortero de cal y ar nuales, y retirada de escombros SALA ESTAR	e mortero ortero hasta 10cm. d de azulejo y picado ejo y picado del mate 1 1 1 cal y arena hasta 3 rena en paramentos a pie de obra. 1 1	2,67 0,98 le espesor, o 1,90 o material ag rial de agarre 2,48 1,73 0,60 m verticales int 5,35 5,29 4,30	1,07 0,93 on acopio de escomb 1,10 Jarre adherido al soporte co 0,15 0,30 0,45 eriores hasta 3m, con 3,00 3,00 3,00 3,00	-2,86 -0,91 ros a pie de 2,09 n retirada de 0,37 0,52 0,27 medios ma- 16,05 15,87	2,09	8,55	17,8
01.09	M2 Demolición pavimento de moobra. BAÑO EXT. M2 Demolición de alicatado de azule escombros a pie de obra. COCINA M2 Picoteado de mortero de Picoteado de mortero de cal y ar nuales, y retirada de escombros SALA ESTAR	e mortero ortero hasta 10cm. d 1 de azulejo y picado ejo y picado del mate 1 1 1 cal y arena hasta 3 rena en paramentos a pie de obra. 1 1 1	0,98 le espesor, o 1,90 n material ag rial de agarre 2,48 1,73 0,60 m verticales int 5,35 5,29 4,30	0,93 on acopio de escomb 1,10 jarre adherido al soporte co 0,15 0,30 0,45 eriores hasta 3m, con 3,00 3,00 3,00 3,00	-0,91 ros a pie de 2,09 n retirada de 0,37 0,52 0,27 medios ma- 16,05 15,87	2,09	8,55	17,8
01.09	Demolición de pavimento de mo obra. BAÑO EXT. M2 Demolición de alicatado de Demolición de alicatado de azule escombros a pie de obra. COCINA M2 Picoteado de mortero de Picoteado de mortero de cal y ar nuales, y retirada de escombros SALA ESTAR	e mortero ortero hasta 10cm. d 1 de azulejo y picado ejo y picado del mate 1 1 1 cal y arena hasta 3 rena en paramentos a pie de obra. 1 1	1,90 naterial agrical de agarre 2,48 1,73 0,60 n verticales int 5,35 5,29 4,30	on acopio de escomb 1,10 parre adherido al soporte co 0,15 0,30 0,45 eriores hasta 3m, con 3,00 3,00 3,00 3,00	ros a pie de 2,09 n retirada de 0,37 0,52 0,27 medios ma- 16,05 15,87	2,09	8,55	17,8
01.09	Demolición de pavimento de mo obra. BAÑO EXT. M2 Demolición de alicatado de Demolición de alicatado de azule escombros a pie de obra. COCINA M2 Picoteado de mortero de Picoteado de mortero de cal y ar nuales, y retirada de escombros SALA ESTAR	ortero hasta 10cm. d 1 de azulejo y picado ejo y picado del mate 1 1 1 cal y arena hasta 3 rena en paramentos a pie de obra. 1 1 1	1,90 Department of the property of the proper	1,10 — adherido al soporte con 0,15 0,30 0,45 — eriores hasta 3m, con 3,00 3,00 3,00 3,00	2,09 n retirada de 0,37 0,52 0,27 medios ma- 16,05 15,87	2,09	8,55	17,8
01.09	Demolición de pavimento de mo obra. BAÑO EXT. M2 Demolición de alicatado de Demolición de alicatado de azule escombros a pie de obra. COCINA M2 Picoteado de mortero de Picoteado de mortero de cal y ar nuales, y retirada de escombros SALA ESTAR	ortero hasta 10cm. d 1 de azulejo y picado ejo y picado del mate 1 1 1 cal y arena hasta 3 rena en paramentos a pie de obra. 1 1 1	1,90 Department of the property of the proper	1,10 — adherido al soporte con 0,15 0,30 0,45 — eriores hasta 3m, con 3,00 3,00 3,00 3,00	2,09 n retirada de 0,37 0,52 0,27 medios ma- 16,05 15,87			
	M2 Demolición de alicatado de Demolición de alicatado de azule escombros a pie de obra. COCINA M2 Picoteado de mortero de Picoteado de mortero de cal y ar nuales, y retirada de escombros SALA ESTAR	de azulejo y picado ejo y picado del mate 1 1 1 cal y arena hasta 3 rena en paramentos a pie de obra. 1 1	2,48 1,73 0,60 m verticales int 5,35 5,29 4,30	adherido al soporte co 0,15 0,30 0,45 eriores hasta 3m, con 3,00 3,00 3,00 3,00	n retirada de 0,37 0,52 0,27 medios ma- 16,05 15,87			
	Demolición de alicatado de azule escombros a pie de obra. COCINA M2 Picoteado de mortero de Picoteado de mortero de cal y ar nuales, y retirada de escombros SALA ESTAR	ejo y picado del materalia 1 1 1 cal y arena hasta 3 rena en paramentos a pie de obra. 1 1	2,48 1,73 0,60 m verticales int 5,35 5,29 4,30	adherido al soporte co 0,15 0,30 0,45 — eriores hasta 3m, con 3,00 3,00 3,00 3,00	0,37 0,52 0,27 medios ma- 16,05 15,87			
	Demolición de alicatado de azule escombros a pie de obra. COCINA M2 Picoteado de mortero de Picoteado de mortero de cal y ar nuales, y retirada de escombros SALA ESTAR	ejo y picado del materalia 1 1 1 cal y arena hasta 3 rena en paramentos a pie de obra. 1 1	2,48 1,73 0,60 m verticales int 5,35 5,29 4,30	adherido al soporte co 0,15 0,30 0,45 — eriores hasta 3m, con 3,00 3,00 3,00 3,00	0,37 0,52 0,27 medios ma- 16,05 15,87	1,16	8,76	10,10
01.10	escombros a pie de obra. COCINA M2 Picoteado de mortero de Picoteado de mortero de cal y ar nuales, y retirada de escombros SALA ESTAR	1 1 1 cal y arena hasta 3 rena en paramentos a pie de obra. 1 1	2,48 1,73 0,60 m verticales int 5,35 5,29 4,30	0,15 0,30 0,45 ——eriores hasta 3m, con 3,00 3,00 3,00	0,37 0,52 0,27 medios ma- 16,05 15,87	1,16	8,76	10,16
01.10	M2 Picoteado de mortero de Picoteado de mortero de cal y ar nuales, y retirada de escombros SALA ESTAR	cal y arena hasta 3 rena en paramentos a pie de obra. 1 1	1,73 0,60 m verticales int 5,35 5,29 4,30	0,30 0,45 — eriores hasta 3m, con 3,00 3,00 3,00	0,52 0,27 medios ma- 16,05 15,87	1,16	8,76	10,16
01.10	Picoteado de mortero de cal y ar nuales, y retirada de escombros SALA ESTAR	cal y arena hasta 3 rena en paramentos a pie de obra. 1 1 1	0,60 m verticales int 5,35 5,29 4,30	0,45	0,27 medios ma- 16,05 15,87	1,16	8,76	10,16
01.10	Picoteado de mortero de cal y ar nuales, y retirada de escombros SALA ESTAR	cal y arena hasta 3 rena en paramentos a pie de obra. 1 1 1	m verticales int 5,35 5,29 4,30	3,00 3,00 3,00 3,00	medios ma- 16,05 15,87	1,16	8,76	10,10
01.10	Picoteado de mortero de cal y ar nuales, y retirada de escombros SALA ESTAR	rena en paramentos a pie de obra. 1 1	5,35 5,29 4,30	3,00 3,00 3,00	16,05 15,87	1,16	8,76	10,10
01.10	Picoteado de mortero de cal y ar nuales, y retirada de escombros SALA ESTAR	rena en paramentos a pie de obra. 1 1	5,35 5,29 4,30	3,00 3,00 3,00	16,05 15,87			
	nuales, y retirada de escombros SALA ESTAR	a pie de obra. 1 1 1	5,35 5,29 4,30	3,00 3,00 3,00	16,05 15,87			
		1	5,29 4,30	3,00 3,00	15,87			
	COCINA	1	4,30	3,00				
	COCINA				12,90			
	COCINA	1	4,42	3 00				
	COCINA	1		3,00				
			2,74	2,28	6,25			
		1	4,39	2,28	10,01			
		1	2,67	2,28	6,09			
		1	3,90	2,28	8,89			
	SALA 1	1	5,35	2,88	15,41			
		1	5,29	2,88	15,24			
		1	4,30	2,88	12,38			
		1	4,42	2,88	12,73			
	DORMITORIO 2	1	4,39	2,43	10,67			
		1	2,74	2,43	6,66			
		1	3,90	2,43	9,48			
		1	2,66	2,43	6,46			
	SALA 2	2	5,36	2,48	26,59			
		1	3,67	2,48	9,10			
		1	3,25	2,48	8,06			
						208,84	3,68	768,53
01.11	M2 Picoteado de mortero dePicoteado de mortero de cal y ar	-		rioros do más do 3m	con modios			
	manuales, y retirada de escombi		v orgodics iille	mores de mas de UH,	JOH MIGUIUS			
	ENTRADA	1	2,45	3,42	8,38			
		1	3,35	3,42	11,46			
		1	2,49	3,42	8,52			
	DORMITORIO 1	1	3,57	3,42	12,21			
		1	2,82	3,42	9,64			
			2 00		0.50			
		1	2,80	3,42	9,58			

CÓDIGO	RESUMEN					PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
01.12	M2 Picoteado de mortero de cal	y grava más do	e 3m						
	Picoteado de mortero de cal y grav manuales, y retirada de escombros		v erticales ex	teriores de r	nás de 3r	m, con medios			
	FACHADA POSTERIOR	1	1,93		5,02	9,69			
					_		9,69	3,68	35,6
01.13	M3 Demolición muro "Pared Ve	rda"							
	Demlición de muro de carga de "Pa pared en apertura de hueco, con ret			-	esor una	vez apeada la			
	PORTAL SALA -ESTAR	1	1,20	0,60	2,20	1,58			
		-1	1,04	0,60	1,93	-1,20			
	PUERTA COCINA	1	0,13	0,60	1,84	0,07			
	VENTANA SALA 1	1	1,20	0,60	2,00	1,44			
		-1	0,59	0,60	1,04	-0,37			
	PUERTA DORM 2	1	1,00	0,60	2,10	1,26			
	PUERTA SALA 2	1	0,37	0,60	1,83	0,41			
01.14	M2 Demolición fábrica marés						3,19	67,23	214,4
V 1. 1 -1	Demolición con compresor de fábri	ca de marés, es	pesores entre	e 15 y 25cr	ns. Incl.	acopio de es-			
	combros a pie de obra.								
	COCINA	1	2,86		2,87	8,21			
		1	3,90		4,77	18,60			
		1	2,80		1,20	3,36			
		-1	1,00		0,70	-0,70			
	DORMITORIO 2	2	0,80		1,10	1,76			
		1	0,85		2,10	1,79			
	SALA 2	2	0,80		1,10	1,76			
		-1	0,64		0,84	-0,54			
		1	0,40		0,12	0,05			
	ANEXO 2	1	2,24		2,00	4,48			
		1	1,34		2,20	2,95			
		1	2,04		2,40	4,90			
01.15	M2 Demolición fábrica de maré	s menos de 10c	m				46,62	34,61	1.613,5
01.10	Demolición con compresor de fábric			10cm y mer	nos. Incl.	acopio de es-			
	combros a pie de obra.								
	ESCALERA	1	4,78			4,78			
	ANEXO 1	1	2,48		1,96	4,86			
		1	0,60		1,96	1,18			
	BAÑO EXT.	1	1,25		2,24	2,80			
		1	1,10		2,24	2,46			
01.16	M3 Carga y transporte de escon	nhros					16,08	7,82	125,7
01.10			a diatamaia ma	da 10 l		عام: مام عام عام			
	Carga y transporte de escombros a y vuelta, en camiones basculantes sus cualidades, incluso canon de v	de hasta 15t de							
					0.40	7.00			
	CUBIERTA INCLINADA FORJADO HORMIGÓN	73,81 2,09			0,10	7,38 0,42			
	BALDOSA TERRAZO	2,09 43,78			0,20	43,78			
	RODAPIÉ TERRAZO			0,02	0,07	0,08			
	LLIVANYA MARÉS	55,01 51,31		0,02					
	PAVIMENTO MORTERO	51,31 2,09			0,04 0,10	2,05 0,21			
	AZULEJO COCINA	2,09 1,16			0,10	0,21			
	MORTERO CAL Y ARENA	268,63			0,02	2,69			
	MORTERO CAL Y GRAVA	200,03 9,69			0,01	0,29			
	FÁBRICA MARÉS	9,69 46,62			0,03	9,32			
	I VRIVIOU MUITEO	70,02			0,20	3,32			
							66,24	43,86	2.905,2

02.01 M2 Replants Obra 02.02 M2 Des Desbroor ro. PATIO 02.03 M3 Exc Excava no, con ción de AMPLIA CASET/ PAV. IN PAV. EX 2ANJAS 02.04 M3 Exc Excava en las z ZANJAS	eplanteo obra teo obra. esbroce y limpieza del terrer nce y limpieza del terreno con o ación a cielo abierto ación a cielo abierto realizada p n medios mecánicos, incluso a r restos a borde de ex cav ación ACIÓN VIVIENDA TA INSTALACIONES NTERIOR XTERIOR	102,73 no carga y transpo 1 cor debajo de la yuda manual e 1 1 1 1 1	orte de maleza 62,39 a cota de impla	antación, en	cualquier ti eso, limpiez	62,39	102,73	0,74	102,73 46,17
Replants Obra Desbroor To. PATIO Desbroor To	esbroce y limpieza del terreno con o como de cavación a cielo abierto ación a cielo abierto ación a cielo abierto ación a cielo abierto realizada por medios mecánicos, incluso a el restos a borde de ex cavación ación VIVIENDA CA INSTALACIONES NTERIOR	no carga y transpo 1 cor debajo de la yuda manual e 1 1 1 1 1	62,39 a cota de implan las zonas de 4,51 4,97 18,46	antación, en	cualquier ti eso, limpiez	62,39			
Obra Obra Obra Obra Obra Obra Occupation Occupa	esbroce y limpieza del terreno con o ce ce y limpieza del terreno con o ce ce y limpieza de la ción a cielo abierto realizada per medios mecánicos, incluso a perestos a borde de ex cavación ación VIVIENDA FA INSTALACIONES INTERIOR	no carga y transpo 1 cor debajo de la yuda manual e 1 1 1 1 1	62,39 a cota de implan las zonas de 4,51 4,97 18,46	antación, en	cualquier ti eso, limpiez	62,39			
02.02 M2 Desbroot ro. PATIO 02.03 M3 Exc Excava no, con ción de AMPLIA CASET/PAV. IN PAV. EXCAVA en las z ZANJAS 2ANJAS 02.05 M3 Rei Relleno dios ma uniforme BASE V	ccavación a cielo abierto ación a cielo abierto ación a cielo abierto realizada p n medios mecánicos, incluso a restos a borde de ex cavación ACIÓN VIVIENDA TA INSTALACIONES NTERIOR	no carga y transpo 1 cor debajo de la yuda manual e 1 1 1 1 1	62,39 a cota de implan las zonas de 4,51 4,97 18,46	antación, en	cualquier ti eso, limpiez	62,39			
Desbrook ro. PATIO 02.03 M3 Exc Excava no, con ción de AMPLIA CASET/PAV. IN PAV. EXCAVA en las z ZANJAS 02.04 M3 Exc Excava en las z ZANJAS ZANJAS	ccavación a cielo abierto ación a cielo abierto ación a cielo abierto realizada p n medios mecánicos, incluso a restos a borde de ex cavación ACIÓN VIVIENDA TA INSTALACIONES NTERIOR	carga y transpo 1 por debajo de la yuda manual e h. 1 1 1 1	62,39 a cota de implan las zonas de 4,51 4,97 18,46	antación, en	cualquier ti eso, limpiez	62,39			
Desbrook ro. PATIO 02.03 M3 Exc Excava no, con ción de AMPLIA CASET/PAV. IN PAV. EXCAVA en las z ZANJAS 02.04 M3 Exc Excava en las z ZANJAS ZANJAS	ccavación a cielo abierto ación a cielo abierto ación a cielo abierto realizada p n medios mecánicos, incluso a restos a borde de ex cavación ACIÓN VIVIENDA TA INSTALACIONES NTERIOR	carga y transpo 1 por debajo de la yuda manual e h. 1 1 1 1	62,39 a cota de implan las zonas de 4,51 4,97 18,46	antación, en	cualquier ti eso, limpiez	62,39	62,39	0,74	46,1
ro. PATIO 02.03 M3 Exc Excava no, con ción de AMPLIA CASET/ PAV. IN PAV. EX 02.04 M3 Exc Excava en las z ZANJAS ZANJAS 02.05 M3 Rei Reileno dios ma uniforme BASE V	acavación a cielo abierto ación a cielo abierto realizada p n medios mecánicos, incluso a restos a borde de ex cavación ACIÓN VIVIENDA TA INSTALACIONES NTERIOR	oor debajo de la yuda manual e n. 1 1 1 1	62,39 a cota de implan las zonas de 4,51 4,97 18,46	antación, en	cualquier ti eso, limpiez	62,39	62,39	0,74	46,1
02.03 M3 Exc Excava no, con ción de AMPLIA CASET/ PAV. IN PAV. EX 02.04 M3 Exc Excava en las z ZANJAS 2ANJAS	ación a cielo abierto realizada p n medios mecánicos, incluso a e restos a borde de ex cavación ACIÓN VIVIENDA FA INSTALACIONES NTERIOR	por debajo de la y uda manual e n. 1 1 1 1	a cota de impla n las zonas de 4,51 4,97 18,46		eso, limpiez	po de terre-	62,39	0,74	46,1
Excava no, con ción de AMPLIA CASET/PAV. IN PAV. EX Excava en las z ZANJAS ZANJAS Relleno dios ma uniforme BASE V	ación a cielo abierto realizada p n medios mecánicos, incluso a e restos a borde de ex cavación ACIÓN VIVIENDA FA INSTALACIONES NTERIOR	yuda manual e n. 1 1 1 1 1	4,51 4,97 18,46		eso, limpiez		62,39	0,74	46,1
Excava no, con ción de AMPLIA CASET/PAV. IN PAV. EX Excava en las z ZANJAS ZANJAS Relleno dios ma uniforme BASE V	ación a cielo abierto realizada p n medios mecánicos, incluso a e restos a borde de ex cavación ACIÓN VIVIENDA FA INSTALACIONES NTERIOR	yuda manual e n. 1 1 1 1 1	4,51 4,97 18,46		eso, limpiez				
no, con ción de AMPLIA CASET/ PAV. IN PAV. EX Excava en las z ZANJAS 72 ZANJAS 73 Relleno dios ma uniforme BASE V	n medios mecánicos, incluso a restos a borde de ex cavación ACIÓN VIVIENDA A INSTALACIONES NTERIOR	yuda manual e n. 1 1 1 1 1	4,51 4,97 18,46		eso, limpiez				
CASET/PAV. IN PAV. E) 02.04 M3 Exc Excava en las z ZANJAS 2ANJAS 02.05 M3 Rel Relleno dios ma uniforme BASE V	TA INSTALACIONES NTERIOR XTERIOR	1 1 1 1	4,97 18,46						
PAV. IN PAV. EX 02.04 M3 Exc Excava en las z ZANJAS 2ANJAS 02.05 M3 Rei Reileno dios ma uniforme BASE V	NTERIOR XTERIOR	1 1 1	18,46		0,45	2,03			
PAV. EXCAVA Excava en las z ZANJAS 72 ZANJAS 73 Relleno dios ma uniforme BASE V	XTERIOR	1 1			0,45	2,24			
D2.04 M3 Exc Excava en las z ZANJAS ZANJAS D2.05 M3 Rei Relleno dios ma uniforme BASE V		1	23 08		0,45	8,31			
02.04 M3 Exc Excava en las z ZANJAS 2ANJAS 02.05 M3 Rei Relleno dios ma uniforme BASE V		·			0,45	10,39			
02.04 M3 Exc Excava en las z ZANJAS 2ANJAS 02.05 M3 Rei Relleno dios ma uniforme BASE V			11,42		0,45	5,14			
Excava en las z ZANJAS ZANJAS 02.05 M3 Rei Relleno dios ma uniforme BASE V	cavación zanias	1	62,39		0,23	14,35			
Excava en las z ZANJAS ZANJAS 02.05 M3 Rei Relleno dios ma uniforme BASE V							42,46	4,38	185,9
en las z ZANJAS ZANJAS 02.05 M3 Rei Relleno dios ma uniforme BASE V	ación en zanjas, en cualquier t	tino de terreno	con medios	mecánicos	incluso av	uda manual			
ZANJAS ZANJAS 02.05 M3 Rei Reileno dios ma uniforme BASE V	zonas de dificil acceso, limpiez				-				
ZANJAS 02.05 M3 Rei Relleno dios ma uniforme BASE V	S VIVIENDA	1	1,20	0,60	0,60	0,43			
02.05 M3 Rei Reileno dios ma uniforme BASE V		1	1,44	0,40	0,60	0,35			
02.05 M3 Re l Relleno dios ma uniforme BASE V		1	0,60	0,60	0,60	0,22			
02.05 M3 Re l Relleno dios ma uniforme BASE V		1	3,01	0,45	0,60	0,81			
02.05 M3 Rei Relleno dios ma uniforme BASE V		1	3,04	0,45	0,60	0,82			
02.05 M3 Rei Reileno dios ma uniforme BASE V		1	2,72	0,45	0,60	0,73			
02.05 M3 Re l Relleno dios ma uniforme BASE V		1	3,93	0,45 0,45	0,60 0,60	1,06			
02.05 M3 Re l Relleno dios ma uniforme BASE V	S INSTALACIONES	1	2,01 2,31	0,43	0,60	0,54 0,55			
Relleno dios ma uniforme BASE V	O INOTALACIONEO	1	2,64	0,40	0,60	0,63			
Relleno dios ma uniforme BASE V		2	3,20	0,40	0,60	1,54			
Relleno dios ma uniforme BASE V		1	6,90	0,40	0,60	1,66			
Relleno dios ma uniforme BASE V							9,34	5,11	47,7
dios ma uniforme BASE V	elleno de gravas								
BASE V	o de gravas, compuesto por ca anuales sobre terreno, extendi remente, incluso compactación	ida por medios	manuales so	bre el terre					
	VOLUMEN INT. VIVIENDA	59,86			0,15	8,98			
	A INSTALACIONES	3,69			0,15	0,55			
PATIO		62,39			0,15	9,36			
							18,89	8,61	162,64
02.06 M3 Tra	ansporte de tierras								
· ·	orte y extendido de tierras , co v vuelta, incluso p.p. de carga ido.				_				
EXCAV	/ACIÓN	1,2	42,46			50,95			
ZANJAS		1,2	9,34			11,21			
							62,16	2,26	140,48

CÓDIGO	RESUMEN		LONGITUD AN				CANTIDAD	PRECIO	IMPORT
	CAPÍTULO 03 CIMENTACIONES	3							
03.01	M2 Hormigón de limpieza								
	Hormigón de limpieza confeccionado	en obra HL	-150/B/12, en b	ase de cimer	ntación,	fabricado en			
	central, y con un promedio de 10 cm d								
	ZANJAS VIVIENDA	1	1,20	0,60		0,72			
		1	1,44	0,40		0,58			
		1	0,60	0,60		0,36			
		1	3,01	0,45		1,35			
		1	3,04	0,45		1,37			
		1	2,72	0,45		1,22			
		1	3,93	0,45		1,77			
		1	2,01	0,45		0,90			
	ZANJAS INSTALACIONES	1	2,31	0,40		0,92			
		1	2,64	0,40		1,06			
		2	3,20	0,40		2,56			
		1	6,90	0,40		2,76			
							15,57	58,67	913,4
3.02	M3 Viga atado								
- =	Hormigón armado, preparado HA-25/B	8/20/IIa fabri	icado in situ co	n una cuentía :	10 5NK ~	/m3 da aca			
	ro B-500-S, incluso recortes, separado encofrado, en viga de atado.								
	V1	1	1,44	0,40	0,40	0,23			
	V 1	'	1,44	0,40		0,20			
							0,23	151,66	34,8
3.03	M3 Zapata corrida Hormigón armado, preparado HA-25/B	3/20/IIa fabri	icado in situ v v	ertido con cub	ilote. cor	ı una cuantía			
3.03	Hormigón armado, preparado HA-25/B de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa	o recortes, ata corrida.	separadores, al	ambre de atac	lo, vibra	do y curado			
3.03	Hormigón armado, preparado HA-25/B de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso	o recortes, ata corrida. 1	separadores, al	ambre de atac 0,45	lo, vibra 0,50	do y curado 0,68			
3.03	Hormigón armado, preparado HA-25/B de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa	o recortes, ata corrida. 1	3,01 1,30	0,45 0,45	0,50 0,50	0,68 0,29			
3.03	Hormigón armado, preparado HA-25/B de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa	o recortes, ata corrida. 1	3,01 1,30 2,72	0,45 0,45 0,45 0,45	0,50 0,50 0,50 0,50	0,68 0,29 0,61			
3.03	Hormigón armado, preparado HA-25/B de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa	o recortes, ata corrida. 1 1 1	3,01 1,30 2,72 3,04	0,45 0,45 0,45 0,45 0,45	0,50 0,50 0,50 0,50 0,50	0,68 0,29 0,61 0,68			
3.03	Hormigón armado, preparado HA-25/B de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa	o recortes, ata corrida. 1 1 1 1	3,01 1,30 2,72 3,04 3,93	0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45	0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50	0,68 0,29 0,61 0,68 0,88			
3.03	Hormigón armado, preparado HA-25/B de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa	o recortes, ata corrida. 1 1 1	3,01 1,30 2,72 3,04	0,45 0,45 0,45 0,45 0,45	0,50 0,50 0,50 0,50 0,50	0,68 0,29 0,61 0,68			
3.03	Hormigón armado, preparado HA-25/B de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa	o recortes, ata corrida. 1 1 1 1	3,01 1,30 2,72 3,04 3,93	0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45	0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50	0,68 0,29 0,61 0,68 0,88	3,59	101,50	364,3
	Hormigón armado, preparado HA-25/B de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa	o recortes, ata corrida. 1 1 1 1	3,01 1,30 2,72 3,04 3,93	0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45	0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50	0,68 0,29 0,61 0,68 0,88	3,59	101,50	364,3
	Hormigón armado, preparado HA-25/B de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa COLADURÍA-CASETA INST. M3 Zapata cimentación Hormigón armado, preparado HA-25/B de 50kg/m3 de acero B-500-S, incluso	o recortes, ata corrida. 1 1 1 1 1 1 0 8/20/IIa fabrio o recortes,	3,01 1,30 2,72 3,04 3,93 2,01	0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45	0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50	0,68 0,29 0,61 0,68 0,88 0,45	3,59	101,50	364,3
	Hormigón armado, preparado HA-25/B de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa COLADURÍA-CASETA INST. M3 Zapata cimentación Hormigón armado, preparado HA-25/B de 50kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa	o recortes, ata corrida. 1 1 1 1 1 1 0 8/20/IIa fabri o recortes, ata.	3,01 1,30 2,72 3,04 3,93 2,01	0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45	0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 ——————————	0,68 0,29 0,61 0,68 0,88 0,45	3,59	101,50	364,3
	Hormigón armado, preparado HA-25/B de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa COLADURÍA-CASETA INST. M3 Zapata cimentación Hormigón armado, preparado HA-25/B de 50kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa ZAPATA AISLADA	o recortes, ata corrida. 1 1 1 1 1 1 1 orecortes, ata. 1	3,01 1,30 2,72 3,04 3,93 2,01 icado in situ y v separadores, al	0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 ertido con cub ambre de atac	0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 ——————————	0,68 0,29 0,61 0,68 0,88 0,45	3,59	101,50	364,3
	Hormigón armado, preparado HA-25/B de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa COLADURÍA-CASETA INST. M3 Zapata cimentación Hormigón armado, preparado HA-25/B de 50kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa	o recortes, ata corrida. 1 1 1 1 1 1 0 8/20/IIa fabri o recortes, ata.	3,01 1,30 2,72 3,04 3,93 2,01	0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45	0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 ——————————	0,68 0,29 0,61 0,68 0,88 0,45			
	Hormigón armado, preparado HA-25/B de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa COLADURÍA-CASETA INST. M3 Zapata cimentación Hormigón armado, preparado HA-25/B de 50kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa ZAPATA AISLADA	o recortes, ata corrida. 1 1 1 1 1 1 1 orecortes, ata. 1	3,01 1,30 2,72 3,04 3,93 2,01 icado in situ y v separadores, al	0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 ertido con cub ambre de atac	0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 ——————————	0,68 0,29 0,61 0,68 0,88 0,45	3,59	101,50	
3.04	Hormigón armado, preparado HA-25/B de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa COLADURÍA-CASETA INST. M3 Zapata cimentación Hormigón armado, preparado HA-25/B de 50kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa ZAPATA AISLADA	o recortes, ata corrida. 1 1 1 1 1 1 1 orecortes, ata. 1	3,01 1,30 2,72 3,04 3,93 2,01 icado in situ y v separadores, al	0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 ertido con cub ambre de atac	0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 ——————————	0,68 0,29 0,61 0,68 0,88 0,45			
03.03	Hormigón armado, preparado HA-25/E de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa COLADURÍA-CASETA INST. M3 Zapata cimentación Hormigón armado, preparado HA-25/E de 50kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa ZAPATA AISLADA ZAPATA COMBINADA M2 Muro bloque hormigón Muro de bloques de hormigón vibrado cibidos con mortero de cemento M-40 de composition de servicio de	o recortes, ata corrida. 1 1 1 1 1 1 0 8/20/IIa fabri o recortes, ata. 1 1 de grav a ca (1:6) y relle	3,01 1,30 2,72 3,04 3,93 2,01 icado in situ y v separadores, al 0,80 1,40	0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 ertido con cub ambre de atac 0,80 0,70	0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50	0,68 0,29 0,61 0,68 0,88 0,45			
13.04	Hormigón armado, preparado HA-25/E de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa COLADURÍA-CASETA INST. M3 Zapata cimentación Hormigón armado, preparado HA-25/E de 50kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa ZAPATA AISLADA ZAPATA COMBINADA M2 Muro bloque hormigón Muro de bloques de hormigón vibrado	o recortes, ata corrida. 1 1 1 1 1 1 3/20/IIa fabri o recortes, ata. 1 1 de grav a ca (1:6) y relle y 2 diámetro	3,01 1,30 2,72 3,04 3,93 2,01 icado in situ y v separadores, al 0,80 1,40 aliza, tipo bloque nos de hormigó os 6mm. cada l	0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45	0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50	0,68 0,29 0,61 0,68 0,88 0,45 una cuantía do y curado 0,32 0,49 espesor, re- i obra, y ar- o, aplomado			
3.04	Hormigón armado, preparado HA-25/E de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa COLADURÍA-CASETA INST. M3 Zapata cimentación Hormigón armado, preparado HA-25/E de 50kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa ZAPATA AISLADA ZAPATA COMBINADA M2 Muro bloque hormigón Muro de bloques de hormigón vibrado cibidos con mortero de cemento M-40 madura 1 diámetro 16mm. por alveolo	o recortes, ata corrida. 1 1 1 1 1 1 3/20/IIa fabri o recortes, ata. 1 1 de grav a ca (1:6) y relle y 2 diámetro	3,01 1,30 2,72 3,04 3,93 2,01 icado in situ y v separadores, al 0,80 1,40 aliza, tipo bloque nos de hormigó os 6mm. cada l	0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45	0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50	0,68 0,29 0,61 0,68 0,88 0,45 una cuantía do y curado 0,32 0,49 espesor, re- i obra, y ar- o, aplomado			
3.04	Hormigón armado, preparado HA-25/B de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa COLADURÍA-CASETA INST. M3 Zapata cimentación Hormigón armado, preparado HA-25/B de 50kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa ZAPATA AISLADA ZAPATA COMBINADA M2 Muro bloque hormigón Muro de bloques de hormigón vibrado cibidos con mortero de cemento M-40 madura 1 diámetro 16mm. por alveolo y nivelado, vertido y compactado del h	o recortes, ata corrida. 1 1 1 1 1 1 3/20/IIa fabri o recortes, ata. 1 1 de grav a ca (1:6) y relle y 2 diámetr normigón y	3,01 1,30 2,72 3,04 3,93 2,01 icado in situ y v separadores, al 0,80 1,40 aliza, tipo bloque nos de hormigó os 6mm. cada l parte proporcioa	0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45	0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50	do y curado 0,68 0,29 0,61 0,68 0,88 0,45 una cuantía do y curado 0,32 0,49 espesor, re- o obra, y ar- o, aplomado limpieza.			
3.04	Hormigón armado, preparado HA-25/B de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa COLADURÍA-CASETA INST. M3 Zapata cimentación Hormigón armado, preparado HA-25/B de 50kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa ZAPATA AISLADA ZAPATA COMBINADA M2 Muro bloque hormigón Muro de bloques de hormigón vibrado cibidos con mortero de cemento M-40 madura 1 diámetro 16mm. por alveolo y nivelado, vertido y compactado del h	o recortes, ata corrida. 1 1 1 1 1 1 3/20/IIa fabri o recortes, ata. 1 1 de grav a ca (1:6) y relle y 2 diámetr normigón y	3,01 1,30 2,72 3,04 3,93 2,01 icado in situ y v separadores, al 0,80 1,40 aliza, tipo bloque nos de hormigó os 6mm. cada l parte proporcioa 1,20	0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45	0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50	do y curado 0,68 0,29 0,61 0,68 0,88 0,45 una cuantía do y curado 0,32 0,49 espesor, re- obra, y ar- o, aplomado limpieza. 0,48			
3.04	Hormigón armado, preparado HA-25/B de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa COLADURÍA-CASETA INST. M3 Zapata cimentación Hormigón armado, preparado HA-25/B de 50kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa ZAPATA AISLADA ZAPATA COMBINADA M2 Muro bloque hormigón Muro de bloques de hormigón vibrado cibidos con mortero de cemento M-40 madura 1 diámetro 16mm. por alveolo y nivelado, vertido y compactado del h	o recortes, ata corrida. 1 1 1 1 1 1 3/20/IIa fabri o recortes, ata. 1 1 de grav a ca (1:6) y relle y 2 diámetro normigón y j	3,01 1,30 2,72 3,04 3,93 2,01 icado in situ y v separadores, al 0,80 1,40 aliza, tipo bloque nos de hormigó os 6mm. cada l parte proporcioa 1,20 2,91	0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45	0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50	0,68 0,29 0,61 0,68 0,88 0,45 una cuantía do y curado 0,32 0,49 espesor, re- o obra, y ar- o, aplomado limpieza. 0,48 1,16			
3.04	Hormigón armado, preparado HA-25/B de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa COLADURÍA-CASETA INST. M3 Zapata cimentación Hormigón armado, preparado HA-25/B de 50kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa ZAPATA AISLADA ZAPATA COMBINADA M2 Muro bloque hormigón Muro de bloques de hormigón vibrado cibidos con mortero de cemento M-40 madura 1 diámetro 16mm. por alveolo y nivelado, vertido y compactado del h	o recortes, ata corrida. 1 1 1 1 1 1 3/20/IIa fabri o recortes, ata. 1 1 de grav a ca (1:6) y relle y 2 diámetro normigón y 1 1 1	3,01 1,30 2,72 3,04 3,93 2,01 icado in situ y v separadores, al 0,80 1,40 aliza, tipo bloque nos de hormigó os 6mm. cada l parte proporcioa 1,20 2,91 2,71	0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45	0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50	0,68 0,29 0,61 0,68 0,88 0,45 una cuantía do y curado 0,32 0,49 espesor, re- obra, y ar- o, aplomado limpieza. 0,48 1,16 1,08	0,81	145,13	117,5
3.04	Hormigón armado, preparado HA-25/B de 90kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa COLADURÍA-CASETA INST. M3 Zapata cimentación Hormigón armado, preparado HA-25/B de 50kg/m3 de acero B-500-S, incluso de hormigón, incluso encofrado en zapa ZAPATA AISLADA ZAPATA COMBINADA M2 Muro bloque hormigón Muro de bloques de hormigón vibrado cibidos con mortero de cemento M-40 madura 1 diámetro 16mm. por alveolo y nivelado, vertido y compactado del h	o recortes, ata corrida. 1 1 1 1 1 1 3/20/IIa fabri o recortes, ata. 1 1 de grav a ca (1:6) y relle y 2 diámetr normigón y 1 1 1 1	3,01 1,30 2,72 3,04 3,93 2,01 icado in situ y v separadores, al 0,80 1,40 aliza, tipo bloque nos de hormigó os 6mm. cada l parte proporcioa 1,20 2,91 2,71	0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45 0,45	0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50 0,50	0,68 0,29 0,61 0,68 0,88 0,45 una cuantía do y curado 0,32 0,49 espesor, re- obra, y ar- o, aplomado limpieza. 0,48 1,16 1,08			364,3

30 de junio de 2016 Página 6

150x 150x 8 B-500-T, 20 UNE-EN 10080 sobre separadores homologados. Acabado regleado.

CÓDIGO	RESUMEN	UDS	LONGITUD AN	ICHURA ALTURA	PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
	SOLERA INTERIOR	1	5,36	3,67	19,67			
		1	5,29	4,42	23,38			
		1	5,29	2,92	15,45			
	CASETA INSTALACIONES	1	2,51	1,64	4,12			
				-		62,62	15,30	958,09
03.07	M2 Solera exterior hormigón ar	mado						
	Solera de hormigón armado de 15c in situ, y vertido desde hormigon 150x150x8 B-500-T, 20 UNE-EN 1	era, extendid	o y vibrado m	anual, y malla ele	ctrosoldad ME			
	PATIO	1	62,39		62,39			
				-		62,39	23,79	1.484,26
	TOTAL CAPÍTULO 03 CIME	NTACIONE	S					4.111.41

	RESUMEN	UDS LC	MOITOD AN	CIIONA A	LIUKA	TAROIALLO	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTI
	CAPÍTULO 04 ESTRUCTURAS								
04.01	M3 Viguetas de madera								
	Suministro y colocación de viga de ma de longitud, para aplicaciones estructura cos que se corresponde con la clase de	iles, clase res	istente C-24	y protecciór	n frente a	agentes bióti-			
	albura) según UNE-EN 351-1. Incluso y colocación de los elementos de atado								
	VIGAS ZONA DORMITORIO P.B.	3	3,75	0,10	0,20	0,23			
		4	3,85	0,10	0,20	0,31			
		1	3,90	0,10	0,20	0,08			
	VIGAS SALA-ESTAR	4	4,65	0,10	0,20	0,37			
	VIGAS COCINA-COMEDOR	2	4,40	0,10	0,20	0,18			
	,	2	4,50	0,10	0,20	0,18			
	VIGAS COLADURÍA	3	1,20	0,10	0,20	0,07			
	VIOAO OALA 507AD O	6	1,00	0,10	0,20	0,12			
	VIGAS SALA-ESTAR 2	9	4,60	0,10	0,20	0,83			
	VIGAS DORMITORIO 2	2	4,20	0,10	0,20	0,17			
		2 1	4,50 4,60	0,10 0,10	0,20 0,20	0,18 0,09			
		'	4,00	0,10	0,20	0,09			
04.00	MO Faciala unidireccional (2015)						2,81	1.059,37	2.976,8
04.02	M2 Forjado unidireccional (20+5)			05 (00	= \	. 70			
	Forjado unidireccional de viguetas sem bovedilla de hormigón vibrado de 20c HA/25/B/20/iia, acero B-500-S, mallaz 10080, en concepto de armadura de ref sencofrado.	cm y capa d o ME 15x15 (e compresión 28, incluso 4	n de 5cm o 1,5kg de ac	con reller ero B 50	os de senos 0 TUNE-EN			
	conconduc.								
	CASETA INSTALACIONES	1	2 51	1 64		A 12			
	CASETA INSTALACIONES	1	2,51	1,64	_	4,12	<i>A</i> 12	5/ 21	223 3
04.03	CASETA INSTALACIONES M3 Zuncho apoyo forjado	1	2,51	1,64	_	4,12	4,12	54,21	223,3
04.03		zado con horr . y estribos de	nigón armado	o HA-25/B/ nm/15cm. d	le acero l	rado en obra, B-500-S, para	4,12	54,21	223,3
04.03	M3 Zuncho apoyo forjado Zuncho con sección hasta 30x30 realiz con armadura de 4 diámetros de 12mm apoyo forjado viguetas, vibrado, curado	zado con horr . y estribos de	nigón armado	o HA-25/B/ nm/15cm. d	le acero l	rado en obra, B-500-S, para	4,12	54,21	223,3
04.03	M3 Zuncho apoyo forjado Zuncho con sección hasta 30x30 realiz con armadura de 4 diámetros de 12mm apoyo forjado viguetas, vibrado, curado da".	zado con horr . y estribos de o, encofrado y	nigón armado e diámetro 6n o desencofrad	o HA-25/B/ nm/15cm. d do situado s	le acero l sobre mui	rado en obra, B-500-S, para ro "Paret Ver-	0,40	54,21	
	M3 Zuncho apoyo forjado Zuncho con sección hasta 30x30 realiz con armadura de 4 diámetros de 12mm apoyo forjado viguetas, vibrado, curado da".	zado con horr . y estribos de o, encofrado y	nigón armado e diámetro 6n o desencofrad	o HA-25/B/ nm/15cm. d do situado s	le acero l sobre mui	rado en obra, B-500-S, para ro "Paret Ver-			
	M3 Zuncho apoyo forjado Zuncho con sección hasta 30x30 realiz con armadura de 4 diámetros de 12mm apoyo forjado viguetas, vibrado, curado da". APOYO VIGUETAS	zado con horr . y estribos de o, encofrado y 1 20/11a, fabrica	nigón armado e diámetro 6n o desencofrad 5,36 do in situ y v	o HA-25/B/ nm/15cm. d do situado s 0,25 ertido con c	le acero l sobre mui 0,30 — ubilote, co	rado en obra, B-500-S, para ro "Paret Ver- 0,40			
	M3 Zuncho apoyo forjado Zuncho con sección hasta 30x30 realiz con armadura de 4 diámetros de 12mm apoyo forjado viguetas, vibrado, curado da". APOYO VIGUETAS M2 Losa escalera Hormigón armado preparado HA-25/B/I.	zado con horr . y estribos de o, encofrado y 1 20/IIa, fabrica je y desmonta	nigón armado e diámetro 6n v desencofrad 5,36 do in situ y v aje del sistem	o HA-25/B/ nm/15cm. d do situado s 0,25 ertido con c a de encofr	0,30 — ubilote, co	rado en obra, B-500-S, para ro "Paret Ver- 0,40 on una cuantía perble de ma-			
	M3 Zuncho apoyo forjado Zuncho con sección hasta 30x30 realiz con armadura de 4 diámetros de 12mm apoyo forjado viguetas, vibrado, curado da". APOYO VIGUETAS M2 Losa escalera Hormigón armado preparado HA-25/B/de 100Kg/m3 de acero B-500-S, monta	zado con horr . y estribos de o, encofrado y 1 20/IIa, fabrica je y desmonta	nigón armado e diámetro 6n v desencofrad 5,36 do in situ y v aje del sistem	o HA-25/B/ nm/15cm. d do situado s 0,25 ertido con c a de encofr	0,30 — ubilote, co	rado en obra, B-500-S, para ro "Paret Ver- 0,40 on una cuantía perble de ma-			
	M3 Zuncho apoyo forjado Zuncho con sección hasta 30x30 realiz con armadura de 4 diámetros de 12mm apoyo forjado viguetas, vibrado, curade da". APOYO VIGUETAS M2 Losa escalera Hormigón armado preparado HA-25/B/ de 100Kg/m3 de acero B-500-S, monta dera, en losa de escalera con un prome	zado con horr . y estribos de o, encofrado y 1 20/11a, fabrica je y desmonta dio de 15cm d	nigón armado e diámetro 6n o desencofrao 5,36 do in situ y v aje del sistem de espesor. (o HA-25/B/ nm/15cm. d do situado s 0,25 ertido con c a de encofr medido en v	0,30 — ubilote, co	rado en obra, B-500-S, para ro "Paret Ver- 0,40 on una cuantía perble de ma- magitud).			
	M3 Zuncho apoyo forjado Zuncho con sección hasta 30x30 realiz con armadura de 4 diámetros de 12mm apoyo forjado viguetas, vibrado, curade da". APOYO VIGUETAS M2 Losa escalera Hormigón armado preparado HA-25/B/ de 100Kg/m3 de acero B-500-S, monta dera, en losa de escalera con un prome	zado con horr . y estribos de o, encofrado y 1 20/11a, fabrica je y desmonta dio de 15cm d	nigón armado e diámetro 6n o desencofrado 5,36 do in situ y v aje del sistem de espesor. (3,61	o HA-25/B/ nm/15cm. d do situado s 0,25 ertido con c a de encofr medido en v 0,80	0,30 — ubilote, co	rado en obra, B-500-S, para ro "Paret Ver- 0,40 on una cuantía perble de ma- magitud).			225,€
04.03 04.04	M3 Zuncho apoyo forjado Zuncho con sección hasta 30x30 realiz con armadura de 4 diámetros de 12mm apoyo forjado viguetas, vibrado, curade da". APOYO VIGUETAS M2 Losa escalera Hormigón armado preparado HA-25/B/ de 100Kg/m3 de acero B-500-S, monta dera, en losa de escalera con un prome	zado con horr . y estribos de o, encofrado y 1 20/11a, fabrica je y desmonta dio de 15cm d	nigón armado e diámetro 6n o desencofrado 5,36 do in situ y v aje del sistem de espesor. (3,61	o HA-25/B/ nm/15cm. d do situado s 0,25 ertido con c a de encofr medido en v 0,80	0,30 — ubilote, co	rado en obra, B-500-S, para ro "Paret Ver- 0,40 on una cuantía perble de ma- magitud).	0,40	564,03	225,6
04.04	M3 Zuncho apoyo forjado Zuncho con sección hasta 30x30 realiz con armadura de 4 diámetros de 12mm apoyo forjado viguetas, vibrado, curade da". APOYO VIGUETAS M2 Losa escalera Hormigón armado preparado HA-25/B/de 100Kg/m3 de acero B-500-S, monta dera, en losa de escalera con un prome ESCALERA	zado con horr , y estribos de o, encofrado y 1 20/IIa, fabrica je y desmonta dio de 15cm d 1	nigón armado e diámetro 6n o desencofrad 5,36 do in situ y v aje del sistem de espesor. (3,61 1,64	o HA-25/B/ nm/15cm. do situado s 0,25 ertido con c ia de encofr medido en v 0,80 0,80	le acero le sobre mui 0,30 — ubilote, co rado recu v erdadera	rado en obra, B-500-S, para ro "Paret Ver- 0,40 on una cuantía perble de ma- magitud). 2,89 1,31	0,40	564,03	225,6
04.04	M3 Zuncho apoyo forjado Zuncho con sección hasta 30x30 realiz con armadura de 4 diámetros de 12mm apoyo forjado viguetas, vibrado, curade da". APOYO VIGUETAS M2 Losa escalera Hormigón armado preparado HA-25/B/de 100Kg/m3 de acero B-500-S, monta dera, en losa de escalera con un prome ESCALERA Kg Pilar tubo sección cuadrada Acero S275JR, en pilar de sección cua	zado con horr , y estribos de o, encofrado y 1 20/IIa, fabrica je y desmonta dio de 15cm d 1	nigón armado e diámetro 6n o desencofrad 5,36 do in situ y v aje del sistem de espesor. (3,61 1,64	o HA-25/B/ nm/15cm. do situado s 0,25 ertido con c ia de encofr medido en v 0,80 0,80	le acero le sobre mui 0,30 — ubilote, co rado recu v erdadera	rado en obra, B-500-S, para ro "Paret Ver- 0,40 on una cuantía perble de ma- magitud). 2,89 1,31	0,40	564,03	225,6
04.04	M3 Zuncho apoyo forjado Zuncho con sección hasta 30x30 realiz con armadura de 4 diámetros de 12mm apoyo forjado viguetas, vibrado, curade da". APOYO VIGUETAS M2 Losa escalera Hormigón armado preparado HA-25/B/de 100Kg/m3 de acero B-500-S, monta dera, en losa de escalera con un prome ESCALERA Kg Pilar tubo sección cuadrada Acero S275JR, en pilar de sección cuadrads.	zado con horr y estribos de o, encofrado y 1 20/IIa, fabrica je y desmonta dio de 15cm o 1 1	nigón armado e diámetro 6n o desencofrado 5,36 do in situ y v aje del sistem de espesor. (3,61 1,64	o HA-25/B/ nm/15cm. do situado s 0,25 ertido con c la de encofr medido en v 0,80 0,80	de acero la consideración de acerción de acerció	rado en obra, B-500-S, para ro "Paret Ver- 0,40 on una cuantía perble de ma- magitud). 2,89 1,31	0,40	564,03	225,6 524,0
04.04	M3 Zuncho apoyo forjado Zuncho con sección hasta 30x30 realiz con armadura de 4 diámetros de 12mm apoyo forjado viguetas, vibrado, curade da". APOYO VIGUETAS M2 Losa escalera Hormigón armado preparado HA-25/B/de 100Kg/m3 de acero B-500-S, monta dera, en losa de escalera con un prome ESCALERA Kg Pilar tubo sección cuadrada Acero S275JR, en pilar de sección cuadrads.	zado con horr y estribos de o, encofrado y 1 20/IIa, fabrica je y desmonta dio de 15cm o 1 1	nigón armado e diámetro 6n o desencofrado 5,36 do in situ y v aje del sistem de espesor. (3,61 1,64	o HA-25/B/ nm/15cm. do situado s 0,25 ertido con c la de encofr medido en v 0,80 0,80	de acero la consideración de acerción de acerció	rado en obra, B-500-S, para ro "Paret Ver- 0,40 on una cuantía perble de ma- magitud). 2,89 1,31	0,40	564,03	225,6 524,0
04.04	M3 Zuncho apoyo forjado Zuncho con sección hasta 30x 30 realiz con armadura de 4 diámetros de 12mm apoyo forjado viguetas, vibrado, curade da". APOYO VIGUETAS M2 Losa escalera Hormigón armado preparado HA-25/B/de 100Kg/m3 de acero B-500-S, monta dera, en losa de escalera con un prome ESCALERA Kg Pilar tubo sección cuadrada Acero S275JR, en pilar de sección cuadas. PILARES PÓRTICOS	zado con horr y estribos de o, encofrado y 1 20/IIa, fabrica je y desmonta idio de 15cm o 1 1 4	nigón armado e diámetro 6n o desencofrac 5,36 do in situ y v aje del sistem de espesor. (3,61 1,64	o HA-25/B/ nm/15cm. do situado s 0,25 ertido con c a de encofr medido en v 0,80 0,80 and de espe	le acero le sobre mui 0,30 — ubilote, con cecu verdadera	rado en obra, B-500-S, para ro "Paret Ver- 0,40 on una cuantía perble de ma- magitud). 2,89 1,31	0,40	564,03	225,6 524,0
04.04	M3 Zuncho apoyo forjado Zuncho con sección hasta 30x30 realiz con armadura de 4 diámetros de 12mm apoyo forjado viguetas, vibrado, curade da". APOYO VIGUETAS M2 Losa escalera Hormigón armado preparado HA-25/B/de 100Kg/m3 de acero B-500-S, monta dera, en losa de escalera con un prome ESCALERA Kg Pilar tubo sección cuadrada Acero S275JR, en pilar de sección cuadas. PILARES PÓRTICOS	zado con horr y estribos de o, encofrado y 1 20/IIa, fabrica je y desmonta idio de 15cm o 1 1 4	nigón armado e diámetro 6n o desencofrac 5,36 do in situ y v aje del sistem de espesor. (3,61 1,64	o HA-25/B/ nm/15cm. do situado s 0,25 ertido con c a de encofr medido en v 0,80 0,80 and de espe	le acero le sobre mui 0,30 — ubilote, co rado recu vierdadera sor con u 8,96 — — s.	rado en obra, B-500-S, para ro "Paret Ver- 0,40 on una cuantía perble de ma- magitud). 2,89 1,31	0,40	564,03	225,6 524,0
04.04	M3 Zuncho apoyo forjado Zuncho con sección hasta 30x 30 realiz con armadura de 4 diámetros de 12mm apoyo forjado viguetas, vibrado, curade da". APOYO VIGUETAS M2 Losa escalera Hormigón armado preparado HA-25/B/de 100Kg/m3 de acero B-500-S, monta dera, en losa de escalera con un prome ESCALERA Kg Pilar tubo sección cuadrada Acero S275JR, en pilar de sección cuadras. PILARES PÓRTICOS Kg Jácenas metálicas Acero S275JR en jácenas de perfiles la	zado con horr. y estribos de co, encofrado y 1 20/IIa, fabrica je y desmontadio de 15cm o 1 1 adrada 100x 1 4	nigón armado e diámetro 6n o desencofrado 5,36 do in situ y v aje del sistem de espesor. (3,61 1,64	o HA-25/B/ nm/15cm. do situado s 0,25 ertido con c a de encofr medido en v 0,80 0,80 and de espe	le acero le sobre mui 0,30 — ubilote, con cecu verdadera	rado en obra, B-500-S, para ro "Paret Ver- 0,40 on una cuantía perble de ma- magitud). 2,89 1,31 uniones solda-	0,40	564,03	225,6 524,0
04.04	M3 Zuncho apoyo forjado Zuncho con sección hasta 30x 30 realiz con armadura de 4 diámetros de 12mm apoyo forjado viguetas, vibrado, curade da". APOYO VIGUETAS M2 Losa escalera Hormigón armado preparado HA-25/B/de 100Kg/m3 de acero B-500-S, monta dera, en losa de escalera con un prome ESCALERA Kg Pilar tubo sección cuadrada Acero S275JR, en pilar de sección cuadras. PILARES PÓRTICOS Kg Jácenas metálicas Acero S275JR en jácenas de perfiles la IPE 220	zado con horr y estribos de o, encofrado y 1 20/IIa, fabrica je y desmontadio de 15cm o 1 1 adrada 100x 1 4	nigón armado e diámetro 6n y desencofrad 5,36 do in situ y v aje del sistem de espesor. (3,61 1,64	o HA-25/B/ nm/15cm. do situado s 0,25 ertido con c a de encofr medido en v 0,80 0,80 and de espe	le acero le sobre mui 0,30 — ubilote, co rado recu v erdadera — sor con u 8,96 — s. 26,20	rado en obra, B-500-S, para ro "Paret Ver- 0,40 on una cuantía perble de ma- rmagitud). 2,89 1,31 uniones solda- 117,56	0,40	564,03	225,6 524,0
04.04 04.05	M3 Zuncho apoyo forjado Zuncho con sección hasta 30x30 realiz con armadura de 4 diámetros de 12mm apoyo forjado viguetas, vibrado, curade da". APOYO VIGUETAS M2 Losa escalera Hormigón armado preparado HA-25/B/de 100Kg/m3 de acero B-500-S, monta dera, en losa de escalera con un prome ESCALERA Kg Pilar tubo sección cuadrada Acero S275JR, en pilar de sección cuadas. PILARES PÓRTICOS Kg Jácenas metálicas Acero S275JR en jácenas de perfiles la IPE 220 IPE 160	zado con horr. y estribos de co, encofrado y 1 20/IIa, fabrica je y desmontadio de 15cm d 1 4 adrada 100x 1 4	nigón armado e diámetro 6n y desencofrad 5,36 do in situ y v aje del sistem de espesor. (3,61 1,64	o HA-25/B/ nm/15cm. do situado s 0,25 ertido con c a de encofr medido en v 0,80 0,80 and de espe	de acero la sobre mui o,30 — ubilote, con cerado recur o redadera esor con u 8,96 — esc. 26,20 15,80	rado en obra, B-500-S, para ro "Paret Ver- 0,40 on una cuantía perble de ma- magitud). 2,89 1,31 uniones solda- 117,56	0,40	564,03	223,3:

CÓDIGO	RESUMEN	UDS LC	NGITUD ANCHURA ALTURA	PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
04.07	Ud Placa anclaje						
	Placa de anclaje de acero S275JR er soldados, de acero corrugado UNE-E total.						
	PILARES	4		4,00			
					4,00	23,99	95,96
04.08	MI Apeo vigueta pretensada						
	Apeo formado por 2 viguetas de hom ambos y hueco muro apeado, incluso ro de alta resistencia (epoxídicos) sin	p.p. de apuntal	amientos, retacado de junta conti	nua con morte-			
	PORTAL COMEDOR-COCINA	1	1,25	1,25			
	PORTAL DORMITORIO 2	1	1,30	1,30			
	PORTAL DISTRIBUIDOR P.P	1	1,30	1,30			
					3,85	91,39	351,85
	TOTAL CAPÍTULO 04 FSTRU	ICTURAS					5.050.51

CÓDIGO	RESUMEN	UDS LC	NGITUD AN	CHURA ALTURA	PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
	CAPÍTULO 05 CUBIERTAS							
05.01	M2 Cubierta onduline							
	Cubierta Onduline o similar, para colocar rísticas técnicas.	bajo teja, se	egún detalles	planos y ficha técn	ica de caracte-			
	COBERTURA ZONA SALA-ESTAR 2	1	5,98	5,30	31,69			
	COBERTURA ZONA DORMITORIO 2	1	4,88	3,36	16,40			
	COBERTURA ZONA DORMITORIO 3 - BAÑO 2	1	5,98	4,20	25,12			
				-		73,21	16,39	1.199,91
05.02	M2 Cubierta teja árabe							
	Cobertura teja cerámica árabe (27 ud. m. y posteriores con mortero de cemento po y colocación de las tejas, colocación de les.	rtland, inclus	so limpieza y	regado de la supe	rficie, replanteo			
	COBERTURA ZONA SALA-ESTAR 2	1	5,98	5,30	31,69			
	COBERTURA ZONA DORMITORIO 2	1	4,88	3,36	16,40			
	COBERTURA ZONA DORMITORIO 3 - BAÑO 2	1	5,98	4,20	25,12			
				-		73,21	17,21	1.259,94
05.03	M2 Cubierta plana							
	Cubierta plana con formación de pendien II-A-P 32,5 R y aditivo aireante con un p ción monocapa no adherida, tipo PA-6 LBM-40 de betún modificado de 4kg/m2 fieltro sintético geotextil de 100gr/m2, cap 2cm de espesor, banda de porexpán en porte, replanteo, formación de baberos, n das de refuerzo colocadas totalmente ao mermas y solapos. Preparado para recibit TERRAZA DORMITORIO 2 CASETA INSTALACIONES	romedio de según NBE armada con la de protecci formación de nimbeles, su heridas con	8cm de espa 2-QB-90 y n fieltro de pol ción realizada a junta perime mideros y otr soplete pre	esor, impermeabiliza ormas UNE-104, c iéster, capa separada a con mortero ceme etral, incluso limpieza ros elementos espec	ación con solu- con lámina tipo dora a base de nto portland de a previa del so- ciales con ban- ntas de faldón,			
	CASETA INSTALACIONES	ı	2,50	1,10	4,40		00.00	
						7,84	90,02	705,76
	TOTAL CAPÍTULO 05 CUBIERT	AS						3.165,61

CÓDIGO	RESUMEN	UDS LO	NGITUD ANCHU	IRA ALTURA P	ARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
	CAPÍTULO 06 ALBAÑILERÍA							
06.01	M2 Fábrica ladrillo cerámico							
	Fábrica para revestir de 19cm. de 19x14x24cm, sentados con mortero cluso replanteo, nivelación y aplom humedecido de las piezas y limpieza	de cemento port ado p.p. de form	and de dosificació	n M-80 (1:4) y ap	arejados, in-			
	COLADURÍA	1	1,20	2,98	3,58			
		1	2,91	2,98	8,67			
	CASETA INSTALACIONES	1	2,70	2,70	7,29			
		1	1,87	2,70	5,05			
						24,59	33,32	819,3
06.02	M2 Tabique interior							
	Tabicón realizado con ladrillos cerán con mortero de cemento de dosificado te proporcional de mermas y roturas dilatación de 2cm de espesor.	ión M-80 (1:4), i	ncluso replanteado	, nivelación y apl	omado, par-			
	DORMITORIO 1	1	3,32	2,98	9,89			
	BAÑO 1	1	1,63	2,98	4,86			
		1	2,72	2,98	8,11			
		1	0,82	2,98	2,44			
		1	0,91	2,98	2,71			
	COLADURÍA	1	2,71	2,98	8,08			
	DORMITORIO 3	1	1,31	2,98	3,90			
		1	1,07	2,98	3,19			
		1	3,37	2,98	10,04			
	RELLENO VIGUETAS	1	5,39	0,24	1,29			
	CHIMENEA	4	0,56	0,78	1,75			
00.00	MO Total and the transfer					56,26	20,51	1.153,8
06.03	M2 Trasdosado interior muro							
	Trasdosado directo sobre partición in /15 Standard (A)/, anclada al param- total, separación entre maestras 600	ento vertical med						
	DORMITORIO 1	1	2,92	2,98	8,70			
	ENTRADA	1	2,33	2,98	6,94			
	COMEDOR-COCINA	1	4,08	2,98	12,16			
	DORMITORIO 3	1	3,70	3,00	11,10			
	DORMITORIO 2	1	4,28	3,08	13,18			
		1	2,75	3,08	8,47			
						60,55	19,40	1.174,6
06.04	MI Peldañeado escalera				,			
	Formación de peldaño de escalera n land M-40 (1:6). (Medido en verdado		ueco sencillo toma	ado con mortero ca	emento port-			
	ESCALERA	1	3,61		3,61			
		1	1,64		1,64			
						5,25	28,53	149,78
	TOTAL CAPÍTULO 06 ALBA	ũu spí s						3.297,68

CÓDIGO	RESUMEN	UDS LO	ONGITUD ANCHURA ALTURA	PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
	CAPÍTULO 07 RED DE SANE	AMIENTO Y PI	LUVIALES				
07.01	MI Colector PVC 110 mm						
	C olector enterrado en terreno no agu kN/m², de 110 mm de diámetro ex t		=	nular nominal 4			
	INT. VIVIENDA	1	9,22	9,22			
					9,22	15,56	143,46
07.02	MI Colector PVC 125 mm						
	Colector enterrado en terreno no agu kN/m², de 125 mm de diámetro ex t		=	nular nominal 4			
	INT. VIVIENDA	1	0,70	0,70			
					0,70	17,04	11,93
07.03	MI Colector PVC 90 mm						
	Colector suspendido de PVC, serie p.p. de piezas especiales.	eB de 90 mm de	e diámetro, unión pegada con ad	hesivo, incluso			
	EXT. VIVIENDA	1	7,34	7,34			
			-		7,34	24,42	179,24
07.04	MI Colector PVC 50 mm						
	Colector de PVC, serie B de 50 mi zas especiales.	m de diámetro, u	nión pegada con adhesivo, inclu	so p.p. de pie-			
	INT. VIVIENDA	1	12,33	12,33			
			-		12,33	14,40	177,55
07.05	MI Bajante aguas residuales PV	/C 110mm					
	Bajante interior de la red de ev acua 110 mm de diámetro, unión pegada	-		C, serie B, de			
	BAJANTE BAÑO 2	1	3,80	3,80			
			-		3,80	23,31	88,58
07.06	MI Bajante aguas pluviales cob	re 80mm					
	Bajante circular de cobre, de Ø 80 i	mm y 0,60 mm d	e espesor.				
	FACHADA POSTERIOR	1	5,53	5,53			
	EAGUADA DDINIGIDAL	1	5,60	5,60			
	FACHADA PRINCIPAL	1	5,61	5,61			
					16,74	27,32	457,34
07.07	MI Canalón acero galvanizado						
	Canalón circular de acero galvaniza	ado, de desarrollo					
	FACHADA POSTERIOR FACHADA PRINCIPAL	1	4,84 5,52	4,84 5,52			
	THO INDICATION AL	•	-		40.00	00.70	077.5
07.08	IId. Arguete de abre				10,36	26,79	277,54
07.00	Ud Arqueta de obra Arqueta de obra de fábrica, de dime armado, para alojamiento de la válv		40x40x50 cm, con marco y tap	oa de hormigón			
	PATIO	uia. 1		1,00			
	77110		-		1.00	442.22	440.00
07.09	MI Sumidero longitudinal				1,00	113,33	113,33
07.03	Sumidero longitudinal de fábrica, de mado de acero galvanizado, clase l			rejilla de entra-			
	PURTA PATIO	1	1,90	1,90			
			-	1,00	1.00	175 /5	222.20
	_				1,90	175,45 	333,36
	TOTAL CAPÍTULO 07 RED	DE SANEAMII	ENTO Y PLUVIALES				1.782,33

CÓDIGO	RESUMEN	UDS LC	ONGITUD ANCHU	RA ALTURA P	ARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORT
	CAPÍTULO 08 REVOCOS Y ENL	UCIDOS						
8.01	M2 Rejuntado mortero Paret Verda							
	"Paret verda" vista en interior y exterior mortero cemento M-80a (1:4) color im incluso limpieza de la superficie, repara	itación mortero	o actual, picoteado					
	EXTERIOR	,	,					
	FACHADA POSTERIOR	1	2,00	5,65	11,30			
	INTERIOR		2,00	0,00	11,00			
	SALA-ESTAR 1	1	5,29	2,98	15,76			
		1	5,35	2,98	15,94			
	COMEDOR-COCINA	1	2,92	2,98	8,70			
	DORMITORIO 1	1	3,02	2,98	9,00			
	ENTRADA	1	2,23	2,98	6,65			
	SALA-ESTAR 2	1	5,29	2,62	13,86			
	OALA-LOTAIX Z	1	5,35	4,09	21,88			
	DORMITORIO 2	1	2,92	3,99	11,65			
	DORMITORIO 1	1	3,80	4,09	15,54			
	BAÑO 2	1	1,46	4,09	5,97			
	BANO 2	1	1,40	4,09	5,91			
						136,25	8,00	1.090,
18.02	M2 Enfosc. maestreado paramento							
	Enfoscado maestreado con mortero cer							
	res, tapando poros e irregularidades ha	_						
	en ejecución de remates en líneas de	discontinuidad	del soporte (encue	entro entre materia	ales diferen-			
	tes) y andamiaje. (Descuento 50% ent	re 3 y 6 m2).						
	FACHADA PRINCIPAL	1	5,52	5,52	30,47			
	FACHADA POSTERIOR	1	2,90	5,60	16,24			
	FACHADA POSTERIOR LATERAL	1	2,97	5,67	16,84			
		1	4,85	2,73	13,24			
		1		15	2,79			
	DESCUENTO HUECOS							
	FACHADA PRINCIPAL	-0,5	1,35	2,50	-1,69			
	FACHADA POSTERIOR LATERAL	-0,5	2,80	1,30	-1,82			
	CASETA INSTALACIONES	1	2,71	2,75	7,45			
		1	1,87	2,75	5,14			
				_		88,66	35,07	3.109,
08.03	M2 Enfosc. maestreado paramento	s int.						
	Enfoscado maestreado y revoco fratas	ado, con morte	ero de cemento M-8	30a (1:4) en parai	mentos ver-			
	tical interior, incluso p.p. de malla plás				ntinuidad del			
	soporte (encuentros entre materiales dif	erentes). (Des	ccuentos 50% entr	e 3 y 6 m2).				
	ZONAS ALICATADAS							
	BAÑO 1	1	2,36	2,98	7,03			
		1	1,53	2,98	4,56			
		1	3,22	2,98	9,60			
		1	0,64	2,98	1,91			
	BAÑO 2	1	3,36	3,00	10,08			
		1	1,57	2,62	4,11			
		1	3,24	3,00	9,72			
	COLADURÍA	1	2,71	2,98	8,08			
		1	2,69	2,98	8,02			
		1	1,43	2,98	4,26			
			.,		3,28			
		1	1 10	7 48				
	CASETA INSTALACIONES	1	1,10 2.53	2,98 2 40				
	CASETA INSTALACIONES	1	2,53	2,40	6,07			
	CASETA INSTALACIONES	1 1	2,53 2,51	2,40 2,40	6,07 6,02			
	CASETA INSTALACIONES	1 1 1	2,53 2,51 1,64	2,40 2,40 2,40	6,07 6,02 3,94			
	CASETA INSTALACIONES	1 1	2,53 2,51	2,40 2,40	6,07 6,02			

CÓDIGO	RESUMEN	UDS L	ONGITUD AN	CHURA ALTURA	PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
08.04	M2 Enlucido con aislante de pe	rlita						
	Guarnecido maestreado y enlucido	en paramentos	verticales, rea	alizado con pasta de	e escayola tipo			
	"perliescay ola", incluso limpieza.							
	ENTRADA	1	3,32	2,98	9,89			
		1	2,08	2,98	6,20			
		1	3,16	2,98	9,42			
	DORMITORIO 1	1	2,57	2,98	7,66			
		1	2,92	2,98	8,70			
		1	3,35	2,98	9,98			
	SALA-ESTAR 1	1	4,42	2,98	13,17			
		1	2,72	2,98	8,11			
		1	1,63	2,98	4,86			
	COMEDOR-COCINA	1	4,08	2,98	12,16			
		1	3,56	2,98	10,61			
		1	2,86	2,98	8,52			
	SALA-ESTAR 2	1	4,30	3,15	13,55			
	5. ° 0. 0	1	4,42	3,15	13,92			
	BAÑO 2	1	3,36	3,00	10,08			
		1	3,24	3,00	9,72			
	DODMITODIO 3	1	1,57	2,62	4,11			
	DORMITORIO 3	1	2,15	3,00	6,45			
		1	1,07	3,20	3,42			
		1	1,31	3,20	4,19			
		1	3,70 3,57	2,62 3,00	9,69 10,71			
	DORMITORIO 2	1	4,28	3,08	13,18			
	DOKIMITORIO 2	1	3,77	3,08	11,61			
		1	2,75	2,62	7,21			
	DESCUENTO HUECOS	·	2,70	2,02	7,21			
	HUECO ENTRADA	-0,5	1,35	2,50	-1,69			
	HUECO COCINA	-0,5	2,80	1,20	-1,68			
					<u> </u>	000.75	0.74	1 040 06
00.05	MO Februario maneterale					223,75	8,71	1.948,86
08.05	M2 Enfoscado maestreado	- dt- M	00- (4.4)		atadan tahun			
	Enfoscado maestreado, con morter p.p. de malla plástica en ejecución							
	materiales diferentes).	ue remate en illie	as de discoriu	rididad dei soporte (6	SIICUGIIIO GIIIG			
	ESCALERA	1	3,61	0,80	2,89			
	LOCALLIVA	1	1,64	0,80	1,31			
		'	1,04	-	1,31			
						4,20	6,53	27,43
08.06	M2 Guarnecido maestreado y e							
	Guarnecido maestreado, y enlucid			·				
	les, acabado manual con llana, inc							
	plástica en ejecución de remates y		tinuidad del so	oporte (encuentros e	ntre materiales			
	diferentes). (Descuentos 50% entre	3 y 6 m2).						
	BAÑO 1	1	3,22	2,98	9,60			
		1	1,53	2,98	4,56			
		1	2,36	2,98	7,03			
		1	1,48	2,73	4,04			
		1	0,91	2,73	2,48			
	COLADURÍA	1	2,71	2,98	8,08			
		1	2,69	2,98	8,02			
		1	1,10	2,98	3,28			
	OADETA BIOTALACIONES	1	1,43	2,98	4,26			
	CASETA INSTALACIONES	1	2,53	2,40	6,07			
		1	2,51	2,40	6,02			
		1	1,64	2,40	3,94			
	DICTRIBLUDOR	1	1,30	2,40	3,12			
	DISTRIBUIDOR	1	1,12	3,00	3,36			
		1	1,30	3,20	4,16			

CÓDIGO	RESUMEN	UDS	LONGITUD AN	ICHURA ALTURA	PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
		1	0,97	3,20	3,10			
	ZONAS ALICATADAS							
	BAÑO 1	-1	3,22	2,10	-6,76			
		-1	1,53	2,10	-3,21			
		-1	2,36	2,10	-4,96			
		-1	1,48	2,10	-3,11			
		-1	0,91	2,10	-1,91			
	BAÑO 2	-1	3,36	2,10	-7,06			
		-1	3,24	2,10	-6,80			
		-1	1,57	2,10	-3,30			
	COLADURÍA	-1	2,71	2,10	-5,69			
		-1	2,69	2,10	-5,65			
		-1	1,10	2,10	-2,31			
		-1	1,43	2,10	-3,00			
	CASETA INSTALACIONES	-1	2,53	2,10	-5,31			
		-1	2,51	2,10	-5,27			
		-1	1,64	2,10	-3,44			
		-1	1,30	2,10	-2,73			
				_		10,61	6,07	64,40
08.07	M2 Guarnecido sin maestrear y	enlucido ho	riz.			-,-	-,-	
	Guarnecido sin maestrear y enlucio	lo, realizado d	irectamente bajo	forjado, acabado ma	nual con llana,			
	incluso limpieza y humedecido del		•	•				
	CASETA INSTALACIONES	1	2,51	1,64	4,12			
				-		4,12	6,07	25,01
08.08	M2 Falso techo continuo							
	Falso techo continuo adosado, situa	ado a una altur	a menor de 4m, l	liso con estructura m	etálica (12,5 +			
	27 + 27), formado por placa de y es	o laminado H	/ UNE-EN 520	- 1200 / longitud / 12	2,5 / borde afi-			
	nado, con alma de y eso hidrofugado 1cm de espesor.	o, para zonas	húmedas, inclu	so junta de dilatació	n perimetral de			
	BAÑO 1	1	2,36	1,48	3,49			
	Di iii O	1	0,91	0,65	0,59			
		·	0,0.	-		4,08	30,98	126,40
08.09	Ud Guardavivos de PVC					4,00	50,30	120,40
,0.00	Guardavivos de PVC con perforac	ionos do lono	itud 2 50m nunt	aada can nasta da v	020			
	VIVIENDA	iones, de iong 16	illuu 2,50iii., puili	eado con pasia de y	16,00			
	VIVILITUA	10		-	10,00	16,00	0,76	12,16
								12,10
	TOTAL CAPÍTULO 08 REVO	OCOS Y EN	LUCIDOS					6

CÓDIGO	RESUMEN				PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
	CAPÍTULO 09 SOLADOS Y AI	LICATADOS						
9.01	M2 Relleno instalaciones							
	Relleno de instalaciones formado po con un espesor de 3cm. compactad baldosas de mármol o pavimento po de nivelación y regleado.	o a mano, coloca	ido para la re	cepción del pavimen	to de madera,			
	SOLERA INTERIOR	1	5,36	3,67	19,67			
	OOLLIVA IIVI LIVIOIV	1	5,29	4,42	23,38			
		1	5,29	2,92	15,45			
	SALA-ESTAR 2	1	5,35	4,42	23,65			
	DORMITORIO 2	1	4,40	2,92	12,85			
	DORMITORIO 3-BAÑO 2	1	5,36	3,67 -	19,67			
09.02	M2 Alicatado azulejo monococo	ión 20v10 cm				114,67	31,32	3.591,46
03.02	Alicatado de azulejo monococción de		or blanco mat	e liso, tomado con ad	dhesivo, inclu-			
	so cortes, rejuntado con lechada de voco fratasados.							
	COLADURÍA	1	2,71	2,10	5,69			
		1	2,69	2,10	5,65			
		1	1,43	2,10	3,00			
		1	1,10	2,10	2,31			
	CASETA INSTALACIONES	1	2,53	2,10	5,31			
		1 1	2,51 1,64	2,10 2,10	5,27 3,44			
		1	1,31	2,10	2,75			
		·	.,					
						33 //2	13 54	452 51
09.03	M2 Azulejo gres porcelánico 37,					33,42	13,54	452,51
09.03	Alicatado con gres porcelánico de 3 cemento cola C1 (doble encolado), i mentos enfoscados y revoco fratasa	7,50x25 cm (P.\ ncluso cortes, rej idos.	untado con n	nortero de juntas CG	2, sobre pavi-	33,42	13,54	452,51
09.03	Alicatado con gres porcelánico de 3 cemento cola C1 (doble encolado), i	7,50x25 cm (P.\ ncluso cortes, rej dos.	untado con n	nortero de juntas CG 2,10	2, sobre pavi- 4,96	33,42	13,54	452,51
09.03	Alicatado con gres porcelánico de 3 cemento cola C1 (doble encolado), i mentos enfoscados y revoco fratasa	7,50x25 cm (P.\ ncluso cortes, rej idos.	untado con n	nortero de juntas CG	2, sobre pavi-	33,42	13,54	452,51
09.03	Alicatado con gres porcelánico de 3 cemento cola C1 (doble encolado), i mentos enfoscados y revoco fratasa	7,50x25 cm (P.\ ncluso cortes, rej idos. 1	2,36 1,53	nortero de juntas CG 2,10 2,10	2, sobre pavi- 4,96 3,21	33,42	13,54	452,51
09.03	Alicatado con gres porcelánico de 3 cemento cola C1 (doble encolado), i mentos enfoscados y revoco fratasa BAÑO 1	7,50x25 cm (P.\ ncluso cortes, rej idos. 1 1	2,36 1,53 0,64	nortero de juntas CG 2,10 2,10 2,10	2, sobre pavi- 4,96 3,21 1,34	33,42	13,54	452,51
	Alicatado con gres porcelánico de 3 cemento cola C1 (doble encolado), i mentos enfoscados y revoco fratasa BAÑO 1 BAÑO 2	7,50x25 cm (P.V ncluso cortes, rej dos. 1 1 1 1	2,36 1,53 0,64 1,57	2,10 2,10 2,10 2,10 2,10 2,10	2, sobre pavi- 4,96 3,21 1,34 3,30	19,61	36,51	
	Alicatado con gres porcelánico de 3 cemento cola C1 (doble encolado), i mentos enfoscados y revoco fratasa BAÑO 1 BAÑO 2 M2 Alicatado azulejo gran forma Alicatado con azulejo de gran forma	7,50x25 cm (P.V. ncluso cortes, rejidos. 1 1 1 1 1 0 1 0 0, 100x60 cms.,	2,36 1,53 0,64 1,57 3,24	2,10 2,10 2,10 2,10 2,10 2,10 -	4,96 3,21 1,34 3,30 6,80			
	Alicatado con gres porcelánico de 3 cemento cola C1 (doble encolado), i mentos enfoscados y revoco fratasa BAÑO 1 BAÑO 2 M2 Alicatado azulejo gran forma Alicatado con azulejo de gran format ble encolado) y rejuntado con lechado	7,50x25 cm (P.V. ncluso cortes, rejidos. 1 1 1 1 1 0 1 0 0, 100x60 cms.,	2,36 1,53 0,64 1,57 3,24 color blanco,	2,10 2,10 2,10 2,10 2,10 2,10 	2, sobre pavi- 4,96 3,21 1,34 3,30 6,80			
	Alicatado con gres porcelánico de 3 cemento cola C1 (doble encolado), i mentos enfoscados y revoco fratasa BAÑO 1 BAÑO 2 M2 Alicatado azulejo gran forma Alicatado con azulejo de gran forma	7,50x25 cm (P.V. ncluso cortes, rejidos. 1 1 1 1 1 0 1 0 0, 100x60 cms.,	2,36 1,53 0,64 1,57 3,24	2,10 2,10 2,10 2,10 2,10 2,10 -	4,96 3,21 1,34 3,30 6,80			
	Alicatado con gres porcelánico de 3 cemento cola C1 (doble encolado), i mentos enfoscados y revoco fratasa BAÑO 1 BAÑO 2 M2 Alicatado azulejo gran forma Alicatado con azulejo de gran format ble encolado) y rejuntado con lechado	7,50x25 cm (P.V. ncluso cortes, rejidos. 1 1 1 1 1 0 1 0 0, 100x60 cms.,	2,36 1,53 0,64 1,57 3,24 color blanco, anco, incluso 3,00	2,10 2,10 2,10 2,10 2,10 2,10 - tomado con cementi limpieza. 0,60	2, sobre pavi- 4,96 3,21 1,34 3,30 6,80			715,96
09.03 09.04	Alicatado con gres porcelánico de 3 cemento cola C1 (doble encolado), i mentos enfoscados y revoco fratasa BAÑO 1 BAÑO 2 M2 Alicatado azulejo gran forma Alicatado con azulejo de gran format ble encolado) y rejuntado con lechado	7,50x25 cm (P.\ ncluso cortes, rej idos. 1 1 1 1 1 ato o, 100x60 cms., da de cemento bla	2,36 1,53 0,64 1,57 3,24 color blanco, anco, incluso 3,00	2,10 2,10 2,10 2,10 2,10 2,10 - tomado con cementi limpieza. 0,60	2, sobre pavi- 4,96 3,21 1,34 3,30 6,80	19,61	36,51	715,96 76,81
09.04	Alicatado con gres porcelánico de 3 cemento cola C1 (doble encolado), i mentos enfoscados y revoco fratasa BAÑO 1 BAÑO 2 M2 Alicatado azulejo gran format Alicatado con azulejo de gran format ble encolado) y rejuntado con lechado COCINA M2 Pavimento continuo para interiores, rado para pulido y abrillantado (no interiores).	7,50x25 cm (P.V. ncluso cortes, rejectos. 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	2,36 1,53 0,64 1,57 3,24 color blanco, anco, incluso 3,00 2,00	tomado con cementalimpieza. 0,60 0,60 0,60 ce retracción y constru	2, sobre pavi- 4,96 3,21 1,34 3,30 6,80 o cola C2 (do- 1,80 streado prepa-	19,61	36,51	715,96
09.04	Alicatado con gres porcelánico de 3 cemento cola C1 (doble encolado), i mentos enfoscados y revoco fratasa BAÑO 1 BAÑO 2 M2 Alicatado azulejo gran format Alicatado con azulejo de gran format ble encolado) y rejuntado con lechac COCINA M2 Pavimento continuo para interiores, i	7,50x25 cm (P.V. ncluso cortes, rejectos. 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	2,36 1,53 0,64 1,57 3,24 color blanco, anco, incluso 3,00 2,00	tomado con cementalimpieza. 0,60 0,60 0,60 ce retracción y constru	2, sobre pavi- 4,96 3,21 1,34 3,30 6,80 o cola C2 (do- 1,80 streado prepa-	19,61	36,51	715,96
09.04	Alicatado con gres porcelánico de 3 cemento cola C1 (doble encolado), i mentos enfoscados y revoco fratasa BAÑO 1 BAÑO 2 M2 Alicatado azulejo gran forma Alicatado con azulejo de gran forma ble encolado) y rejuntado con lechado COCINA M2 Pavimento continuo para interiores, rado para pulido y abrillantado (no in parte proporcional de junta perimetral	7,50x25 cm (P.V. ncluso cortes, rejidos. 1 1 1 1 1 1 1 4 to to, 100x60 cms., la de cemento bla 1 erior de hormigón HM cluido), ejecución la de poliestireno e	2,36 1,53 0,64 1,57 3,24 color blanco, anco, incluso 3,00 2,00	tomado con cementalimpieza. 0,60 0,60 0,60 ce retracción y constru	2, sobre pavi- 4,96 3,21 1,34 3,30 6,80 o cola C2 (do- 1,80 streado prepa- ucción, incluso	19,61	36,51	715,96
09.04	Alicatado con gres porcelánico de 3 cemento cola C1 (doble encolado), i mentos enfoscados y revoco fratasa BAÑO 1 BAÑO 2 M2 Alicatado azulejo gran forma Alicatado con azulejo de gran forma ble encolado) y rejuntado con lechado COCINA M2 Pavimento continuo para interiores, rado para pulido y abrillantado (no in parte proporcional de junta perimetral	7,50x25 cm (P.V. ncluso cortes, rejidos. 1 1 1 1 1 1 ato o, 100x60 cms., da de cemento bla 1 erior de hormigón HM cluido), ejecución de poliestireno e 3,69	2,36 1,53 0,64 1,57 3,24 color blanco, anco, incluso 3,00 2,00	tomado con cementalimpieza. 0,60 0,60 0,60 ce retracción y constru	2, sobre pavi- 4,96 3,21 1,34 3,30 6,80 o cola C2 (do- 1,80 streado prepa- ucción, incluso	19,61	36,51	715,96
09.04	Alicatado con gres porcelánico de 3 cemento cola C1 (doble encolado), i mentos enfoscados y rev oco fratasa BAÑO 1 BAÑO 2 M2 Alicatado azulejo gran format Alicatado con azulejo de gran format ble encolado) y rejuntado con lechado COCINA M2 Pavimento continuo para interiores, rado para pulido y abrillantado (no in parte proporcional de junta perimetral CASTA INSTALACIONES	7,50x 25 cm (P.N ncluso cortes, rejidos. 1 1 1 1 1 1 ato o, 100x 60 cms., da de cemento bla de cemento bla cluido), ejecución de poliestireno es 3,69 ón de hormigón HM	untado con m 2,36 1,53 0,64 1,57 3,24 color blanco, anco, incluso 3,00 2,00 -25 de 4cm d n de juntas de expandido, ad	tomado con cemente limpieza. le espesor, con mae e retracción y construitivos y limpieza.	2, sobre pavi- 4,96 3,21 1,34 3,30 6,80 c cola C2 (do- 1,80 streado prepa- ucción, incluso 3,69	19,61	36,51	715,96
09.04	Alicatado con gres porcelánico de 3 cemento cola C1 (doble encolado), i mentos enfoscados y revoco fratasa BAÑO 1 BAÑO 2 M2 Alicatado azulejo gran format Alicatado con azulejo de gran format ble encolado) y rejuntado con lechado COCINA M2 Pavimento continuo para interiores, rado para pulido y abrillantado (no in parte proporcional de junta perimetral CASTA INSTALACIONES M2 Pavimento continuo hormigo Pavimento continuo para exteriores, In Situ - rugoso", ejecución de junta	7,50x 25 cm (P.N ncluso cortes, rejidos. 1 1 1 1 1 1 ato o, 100x 60 cms., da de cemento bla de cemento bla cluido), ejecución de poliestireno es 3,69 ón de hormigón HM	untado con m 2,36 1,53 0,64 1,57 3,24 color blanco, anco, incluso 3,00 2,00 -25 de 4cm d n de juntas de expandido, ad	tomado con cemente limpieza. le espesor, con mae e retracción y construitivos y limpieza.	2, sobre pavi- 4,96 3,21 1,34 3,30 6,80 c cola C2 (do- 1,80 streado prepa- ucción, incluso 3,69	19,61	36,51	715,96

CÓDIGO	RESUMEN	UDS LO	ONGITUD AN	ICHURA ALTURA	PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
9.07	M2 Solado gres porcelánico 80x	к80 cm						
	Solado con baldosa de gres porcelá	nico estilo rústico	de 80x80 cr	m (P.V.P= 8 €/m²)	color arena, to-			
	mado con cemento cola tipo C2 (do			-				
	lerilla previa y junta perimetral de dil	latación de polies	tireno ex pano	lido de 1cm de espe	esor, en interior.			
	ENTRADA	6,74			6,74			
	DORMITORIO 1	10,22			10,22			
	SALA-ESTAR 1	15,2			15,20			
	DISTRIBUIDOR 1	2,65			2,65			
	BAÑO 1	3,38			3,38			
	COMEDOR-COCINA	10,94			10,94			
	COLADURÍA	3,4			3,40			
	SALA-ESTAR 2	19,71			19,71			
	DORMITORIO 2	11,1			11,10			
	DISTRIBUIDOR 2	1,71			1,71			
	DORMITORIO 3	11,42			11,42			
	BAÑO 2	4,81			4,81			
09.08	MI Rodapié gres porcelánico					101,28	48,42	4.903,98
09.00	Rodapié mismo material solado 7cm	a do altura						
			0.00		0.00			
	ENTRADA	1	3,32		3,32			
		1	2,08		2,08			
	DODMITORIO 1	1	3,16		3,16			
	DORMITORIO 1	1	2,57 2,92		2,57 2,92			
		1						
	SALA-ESTAR 1	1	3,35 4,42		3,35 4,42			
	SALA-ESTAR I	1	2,72		2,72			
		1	1,63		1,63			
	COMEDOR-COCINA	1	4,08		4,08			
	COMEDON-OCCUMA	1	3,56		3,56			
		. 1	2,86		2,86			
	SALA-ESTAR 2	. 1	4,30		4,30			
	6,12,126,7,11,12	1	4,42		4,42			
	DORMITORIO 3	1	2,15		2,15			
		1	1,07		1,07			
		1	1,31		1,31			
		1	3,70		3,70			
		1	3,57		3,57			
	DORMITORIO 2	1	4,28		4,28			
		1	3,77		3,77			
		1	2,75		2,75			
						67,99	10,58	719,33
09.09	M2 Solado baldosa alfarero							
	Solado con baldosa de alfarero de b c. p. 1:4, incluso encintado perimetr				con mortero de			
	TERRAZA DORMITORIO 2	1	2,89	1,19	3,44			
	CASETA INSTALACIONES	1	2,50	1,76	4,40			
			_,-,-	.,		7,84	68,51	537,12
09.10	M2 Revestimiento microcement	0				7,04	00,31	337,12
	Revestimiento continuo para interior para pulido, ejecución de juntas de r liestireno expandido, aditivos y limp	etracción y cons	-					
	ESCALERA	1	3,61	0,80	2,89			
	LOOMEL III	1	1,64	0,80	1,31			
			* *	•		4,20	59,62	250,40
	TOTAL CAPÍTULO 09 SOLA	ADOS Y ALICA	ATADOS					14.685,0

CÓDIGO	RESUMEN	UDS LO	ONGITUD AN	ICHURA ALTURA	PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORT
	CAPÍTULO 10 CANTERÍA Y PI	edra artif	ICIAL					
10.01	M2 Entrevigado marés Ilivanya 4	cm						
	Entrevigado de piezas de marés Sa juntas de 1cm de espesor.		0x4 cms y r	rejuntado con morte	ro de yeso con			
	SALA-ESTAR 2	1	5,35	4,42	23,65			
	DORMITORIO 2	1	4,40	2,92	12,85			
	DORMITORIO 3-BAÑO 2	1	5,36	3,67	19,67			
				,		56,17	62,30	3.499,3
10.02	MI Vierteaguas o umbral marés	Santanyí				00,11	02,00	0.400,0
	Vierteaguas o umbral de marés Sant	any í de 33cm de	e ancho y 5cr	m de espesor con g	goterón, tomado			
	con mortero cemento M-40a (1:6), in restos, limpieza y aplicación de dos	-			eliminación de			
	PE1	1	1,45		1,45			
	PE2	1	1,30		1,30			
	PE3	2	0,90		1,80			
	PE4	1	0,90		0,90			
	V1	1	1,25		1,25			
	V2	1	2,90		2,90			
	V3	1	1,30		1,30			
	V4	4	0,90		3,60			
	V5	1	0,50		0,50			
				,		15,00	40,80	612,0
10.03	MI Dintel de piedra marés de Sa	ntanyí						
	Piezas de marés de Santanyí de 20 cemento M-80a (1:4) color blanco, in restos, limpieza y aplicación de dos	cluso rejuntado o	con lechada	de cemento blanco,				
	DINTEL							
	PE1	1	1,45		1,45			
	PE2	1	1,30		1,30			
	PE3	2	0,90		1,80			
	PE4	1	0,90		0,90			
	V1	1	1,25		1,25			
	V2	1	2,90		2,90			
	V3	1	1,30		1,30			
	V4	4	0,90		3,60			
	V5	1	0,50		0,50			
				•		15,00	54,57	818,
10.04	MI Jamba de piedra marés de Sa	ıntanyí						
	Piezas de marés de Santanyí de 20 cemento M-80a (1:4) color blanco, in restos, limpieza y aplicación de dos	cluso rejuntado o	con lechada	de cemento blanco,				
	JAMBAS							
	PE1	2	2,50		5,00			
	PE2	2	2,20		4,40			
	PE3	4	2,10		8,40			
	PE4	2	2,10		4,20			
	V1	2	1,50		3,00			
	V2	2	1,20		2,40			
	V3	2	2,12		4,24			
		8	1,10		8,80			
	V4				1,20			
	V4 V5	2	0,60					
		2	0,60			41,64	54,57	2.272,2
10.05			0,00			41,64	54,57	2.272,2
10.05	V5 MI Cornisa de piedra marés San Cornisa de cubierta de piedra marés	tanyí Santanyí, apoya	ada sobre el f		ora, tomado con	41,64	54,57	2.272,2
10.05	V5 MI Cornisa de piedra marés San	tanyí Santanyí, apoya	ada sobre el f		ora, tomado con 5,52	41,64	54,57	2.272,2

CÓDIGO	RESUMEN	UDS	LONGITUD ANCHURA	ALTURA PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
	ALERO FACHADA POSTERIOR	1	1,94	1,94			
		1	2,90	2,90			
					10,36	106,65	1.104,89
	TOTAL CAPÍTULO 10 CANTER	RÍA Y PIE	EDRA ARTIFICIAL				8.307,12

CÓDIGO	RESUMEN	UDS LO	ONGITUD AN	ICHURA ALTI	JRA I	PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
	CAPÍTULO 11 AISLAMIENTOS								
11.01	M2 Panel sándwich TERMOCHIP								
	Aislamiento de techos con Panel sándw	ich TERM	OCHIP TFH	sobre vigas c	ada 60	cms formado			
	por:								
	- Cara exterior con estructura OSB de 19								
	 Núcleo aislante de espuma de poliestire Cara interior con panel de decoración fri 								
	Colocados a tresbolillo con fijaciones con				lanchas	s, incluso re-			
	cortes	,	Ü	·					
	necesarios para paso de ventilaciones. (I	Medida en v	erdadera maç	gnitud).					
	COBERTURA ZONA SALA-ESTAR 2	1	5,98	5,30		31,69			
	COBERTURA ZONA DORMITORIO 2	1	4,88	3,36		16,40			
	COBERTURA ZONA DORMITORIO 3 - BAÑO 2	1	5,98	4,20		25,12			
							73,21	7,13	521,99
11.02	M2 Aislamiento térmico XPS 80mm								
	Aislamiento térmico de planchas de polies instalaciones.	stireno extru	usionado de 80	Omm de espes	or bajo	relleno paso			
	SOLERA INTERIOR	1	5,36	3,67		19,67			
		1	5,29	4,42		23,38			
		1	5,29	2,92	_	15,45			
							58,50	9,71	568,04
11.03	M2 Aislamiento térmico XPS 40mm								
	Aislamiento térmico de planchas de polies	stireno extru	usionado de 40	0mm de espeso	or sobre	e forjado.			
	TERRAZA DORMITORIO 2	1	2,89	1,19		3,44			
	CUBIERTA CASETA	1	2,50	1,76		4,40			
	INSTALACIONES				_				
							7,84	5,94	46,57
1.04	M2 Aislamiento térmico XPS 80mm	fachada							
	Aislamiento térmico en cámara entre fábri								
	sor y de 25 kg/m3 de densidad, incluso p	o.p. de clav	os para sujec	ión, corte de pa	aneles y	y colocación.			
	DORMITORIO 1	1	2,92		2,98	8,70			
	ENTRADA	1	2,33		2,98	6,94			
	COMEDOR-COCINA	1	4,08		2,98	12,16			
	DORMITORIO 3 DORMITORIO 2	1	3,70 4,28		3,00	11,10			
	DORIMITORIO 2	1	4,20 2,75		3,08 3,08	13,18 8,47			
			2,70			0,47	00.55	0.74	507.0
11.05	MI Aislamiento térmico tuberias						60,55	9,71	587,94
	Aislamiento térmico de tuberías en instala	ción interior	de calefacció	ón, colocada su	uperficia	almente, para			
	la distribución de fluidos calientes (de +40 ca, de 23 mm de diámetro interior y 25 m	°C a +60°	C), formado p		-				
	CALEFACCIÓN P.B	1	29,37			29,37			
	CALEFACCIÓN P.P.	1	22,99			22,99			
							52,36	16,28	852,42
	TOTAL CAPÍTULO 11 AISLAMII	ENTOS							2.576,96

CÓDIGO	RESUMEN	UDS LC	NGITUD ANCHURA ALTURA	PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
	CAPÍTULO 12 AYUDAS ALBA	ÑILERÍA					
12.01	Ud Recibido cercos muros may	ores a 3 m2					
	Recibido de cercos en muros, may cluso apertura y tapado de huecos	para colocación o	de garras y/o entregas, colocac				
	del marco, etc. Incluso p.p. de ajus	tado del carpintero).	4.00			
	ENTRADA COMEDOR-COCINA	1 1		1,00 1,00			
		·			2,00	45,50	91,0
12.02	Ud Recibido de cercos muros h	asta 3 m2			2,00	45,50	91,00
	Recibido de cercos en muros, has apertura y tapado de huecos para	ta 3 m2, realizado colocación de gal					
	marco, etc. Incluso p.p. de ajustado			44.00			
	HUECOS EXTERIORES	11		11,00			
					11,00	29,38	323,1
12.03	Ud Recibido marcos zoquetes y		0 1				
	Recibido de marcos zoquetes y no (1:6), incluso apertura y tapado de aplomado del marco, etc. Incluso p.	huecos para colo	ocación de garras y/o entregas				
	PUERTAS INTERIORES	5		5,00			
					5,00	16,60	83,0
12.04	MI Colocación y fijación barano	dilla de escalera					
	Colocación y fijación de barandilla o M-40a (1:6).	de escalera, media	ante recibido con mortero de ce	mento hidrófugo			
	ESCALERA	1	3,61	3,61			
		1	1,64	1,64			
					5,25	28,26	148,37
12.05	MI Colocación y fijación baran						
	C olocación y fijación de barandilla o M-40a (1:6).	de fachada, media		mento hidrófugo			
	BARANDILLA V3	1	1,20	1,20			
					1,20	39,54	47,4
12.06	Ud Colocación acumulador						
	C olocación de calentador-acumulad ción y limpieza, medida la unidad c			aciones.			
	CASETA INSTALACIONES	1		1,00			
					1,00	27,52	27,5
12.07	Ud Colocación placas solares fo						
	Colocación de placas solares fotovo ción, marcado, colocación y limpiez instalaciones.						
	PLACAS SOLARES	1		1,00			
					1,00	113,25	113,2
12.08	Ud Formación base impermeab	le					
	Formación de base impermeable LBM-40-PE soldada, incluso p.p. a agua. Preparado para recibir ducha.	justes para adapta					
	BAÑO 1	1		1,00			
	BAÑO 2	2		2,00			
					3,00	49,12	147,3
12.09	Ud Formación chimenea						
	Formación chimenea interior, condu	cto de humos, ho	gar con ladrillo refractario y banc	ada de obra.			
	INTERIOR VIVIENDA	1		1,00			

CÓDIGO	RESUMEN	UDS LONGITUD ANCHURA	ALTURA PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
				1,00	312,00	312,00
12.10	Ud Recibido persiana abatible					
	Recibido de persiana abatible tipo ", obra. Totalmente colocado.	galfons", incluso aplomado, nivelado	y anclaje de soportes en			
	VIVIENDA	11	11,00			
	CASETA INSTALACIONES	1	1,00			
				12,00	52,98	635,76
12.11	Ud Recibido persiana plegable					
	Recibido de persiana plegable bajo g sarios, totalmente colocado y compre	uía, incluso aplomado, anclaje de eler obado.	nentos y materiales nece-			
	COMEDOR-COCINA	1	1,00			
			-	1,00	52,98	52,98
12.12	H Ayuda de albañilería al electi	ricista				
		n todas las obras y actuaciones necesa servicio, incluyendo acometidas, mar				
		40	40,00			
			-	40,00	21,28	851,20
12.13	H Ayuda de albañilería para ins	st. font. y sane.				
		de fontanería y saneamiento, en toda: les que contempla el proyecto en ser				
	,	40	40,00			
				40,00	21,28	851,20
12.14	H Ayuda de albañileria para int	. clima				
		n de calefacción, en todas las obras empla el proyecto en servicio, incluye				
		40	40,00			
				40,00	21,28	851,20
12.15	H Ayuda albañilería colocación	cantería				
	Ayuda de albañilería para la colocac	ión de cantería, incluy endo mano de ol	ora y materiales.			
		26	26,00			
				26,00	21,28	553,28
		AS ALBAÑILERÍA				5.088,75

CÓDIGO	RESUMEN	UDS LONGITUD ANCHURA	ALIUKA PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORT
	CAPÍTULO 13 CARPIN	TERÍA DE MADERA				
13.01	Ud Puerta paso lisa					
	caras de 7x1,2, en madera	(72,5x3,5, premarco de 103,5, marco de 10x4, de pino tea maciza marcando juntas entre tabler				
	picaporte de acero inox ma		4.00			
	DORM 1 DORM. 2	1	1,00 1,00			
	DORM. 3	1	1,00			
				3,00	181,55	544,6
13.02	Ud Puerta paso lisa bañ	os		5,22	751,55	,-
	caras de 7x1,2, en madera	(72,5x5,5, premarco de 10x3,5, marco de 10x4, a de pino tea maciza marcando juntas entre table				
		te FSB 6206 y cerradura interior condena.	4.00			
	BAÑO 1 BAÑO 2	1	1,00 1,00			
				2,00	195,15	390,3
13.03	Ud Vidriera de paso 135	x250 cm		2,00	190, 10	390,3
10.00	•	ormada por dos hojas, una de abatible de 90x25	50 cm v otra de fija de	1		
		rra inferior 15cms, barras hoja 7x4 con doble gal				
		as sobre una cara 3x1, en madera iroko, maneta				
	queño material y ajuste fina					
	PE1	1	1,00			
				1,00	750,00	750,0
13.04	Ud Vidriera de paso 120					
	30x220 cm, marco 5x4, ba ble acristalamiento, tapajunt	ormada por dos hojas, una de abatible de 90x22 rra inferior 15cms, barras hoja 7x4 con doble gal as sobre una cara 3x1, en madera iroko, maneta udo redondo, ajustado de la hoja, fijación de los l según NTE/PPM-8.	ce, preparadas para do TECOSUR serie SALI			
	PE2	1	1,00			
				1,00	750,00	750,00
13.05	Ud Vidriera de paso 80x	210 cm				
	7x4 con doble galce, prepa dera iroko, maneta TECOS	rmada por hojas abatibles, marco 5x4, barra infe radas para doble acristalamiento, tapajuntas sobr SUR serie SALINA acabado inox, con escudo s y nivelado, pequeño material y ajuste según NT	e una cara 3x1, en ma- redondo, ajustado de la			
	PE4	1	1,00			
	1 24	'			750.00	750.00
42.06	IId. Vantana da 445v450 (1,00	750,00	750,0
13.06	Ud Ventana de 115x150 o		ionto promoros do 7v A			
	con doble galce, preparada madera de iroko, maneta 7	ormada por dos hojas una oscilobatiente y otra bat las para doble acristalamiento, marco 7x4, tapaju TECOSUR serie SALINA acabado inox, con e errajes y nivelado, pequeño material y ajuste final	ntas sobre una cara, er scudo redondo, ajustado	l		
	V1	1	1,00			
				1,00	875,00	875,0
13.07	Ud Ventana de 280x120 d	cm				
	doble galce, preparadas par ra de iroko, maneta TECO	ormada por tres hojas dos oscilobatiente y otra fija ra doble acristalamiento, marco 7x4, tapajuntas so SUR serie SALINA acabado inox, con escudo s y nivelado, pequeño material y ajuste final según	obre una cara, en made redondo, ajustado de la	-		
	V2	1	1,00			
			,			

CÓDIGO	RESUMEN	UDS LC	NGITUD ANCHU	RA ALTURA PA	RCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
						1,00	875,00	875,0
3.08	Ud Ventana de 120x212 c	m						
	Ventana de 120x212 cm, for radas para doble acristalami TECOSUR serie SALINA herrajes y nivelado, pequeñ	ento, marco 7x4, tapajunt acabado inox, con escu	as sobre una cara, do redondo, ajusta	en madera de irok ido de la hoja, fijac	o, maneta			
	V3	1			1,00			
						1,00	750,00	750,0
13.09	Ud Ventana de 80x110 cm	1						
	Ventana de 80x110 cm, forr con doble galce, preparada: madera de iroko, maneta Ti de la hoja, fijación de los hei	s para doble acristalamie ECOSUR serie SALINA rrajes y nivelado, pequeñ	nto, marco 7x4, ta A acabado inox, c	apajuntas sobre una on escudo redondo	a cara, en o, ajustado PM-8.			
	V4	4			4,00			
						4,00	875,00	3.500,00
13.10	Ud Ventana de 40x60 cm							
	Ventana de 40x60 cm, form paradas para doble acristala neta TECOSUR serie SAL los herrajes y nivelado, peq	miento, marco 7x4, tapaji INA acabado inox, con e	untas sobre una ca escudo redondo, aj	ara, en madera de ustado de la hoja,	iroko, ma-			
	V5	1			1,00			
						1,00	750,00	750,00
13.11	M2 Persiana mallorquina	ı de hojas abatibles						
	Persiana mallorquina de lam en madera de abeto para pir		-		-			
	PER-PE1	1	1,35	2,50	3,38			
	PER-V1	1	1,15	1,50	1,73			
	PER-PE3	2	0,80	2,10	3,36			
	PER-PE4	1	0,80	2,10	1,68			
	PER-V4	4	0,80	1,10	3,52			
	PER-V5	1	0,40	0,60	0,24			
	PER-PE2	1	1,20	2,20	2,64			
	PER-V3	1	2,80	1,20	3,36			
						19,91	429,60	8.553,34
13.12	M2 Persiana mallorquina	de 4 hojas plegables						
13.12	M2 Persiana mallorquina Persiana mallorquina de lam sor, en madera de abeto par gada sobre guía (no incluida	nas fijas cepilladas a la ca ra pintar, tratada en autocl	-					
13.12	Persiana mallorquina de lam sor, en madera de abeto par	nas fijas cepilladas a la ca ra pintar, tratada en autocl	-					
13.12	Persiana mallorquina de lam sor, en madera de abeto par gada sobre guía (no incluida	nas fijas cepilladas a la ca ra pintar, tratada en autocl).	ave, herrajes cadn	niados y cierre pas	sador, col-	3,36	429,60	1.443,46

CÓDIGO	RESUMEN	UDS LO	NGITUD ANCHURA ALTUR	A PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
	CAPÍTULO 14 CERRA.	JERÍA					
14.01	MI Perfilería de aluminio	0					
	Suministro de perfilería de a ción y anclajes (pernos exp		r, incluso materiales necesarios	para su coloca-			
	PER-V2	1	3,50	3,50			
					3,50	26,94	94,29
	TOTAL CAPÍTULO 1	4 CERRAJERÍA				—	94,29

CÓDIGO	RESUMEN	UDS LO	ONGITUD ANCHU	RA ALTURA	PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
	CAPÍTULO 15 VIDRIERÍA							
15.01	M2 Acristalamiento vidrio de	oble aislante						
	Acristalamiento realizado con co en el interior, cámara de aire 6mm. en el exterior, con doble s neopreno y colocación de junqu	deshidratado de 12r sellado de butilo y po	nm., sellada perin	netralmente, y v	vidrio incoloro			
	PE1	1	1,35	2,50	3,38			
	PE2	1	1,20	2,20	2,64			
	PE4	1	0,80	2,10	1,68			
	V1	1	1,15	1,50	1,73			
	V2	1	2,80	1,20	3,36			
	V3	1	2,12	1,20	2,54			
	V4	4	0,80	1,10	3,52			
	V5	1	0,40	0,60	0,24			
						19,09	32,88	627,68
15.02	M2 Vidrio plateado (espejo)	5m m						
	Vidrio plateado (espejo) de 5mm	de espesor incoloro	, perfectamente col	ocado.				
	BAÑO 1	1	0,70	0,90	0,63			
	BAÑO 2	1	1,30	0,90	1,17			
				_		1,80	31,08	55,94
15.03	M2 Barandilla cristal							
	Doble acristalamiento de segurio	lad (laminar) 4/6/ 3+	3 con calzos v se	ellado continuo				
	_		-	niado con initido.	2.61			
	ESCALERA	1 1	3,61		3,61			
		ı	1,64	_	1,64			
45.04						5,25	149,49	784,82
15.04	Ud Mampara frontal ducha 1							
	Suministro y montaje de mampa altura, formada por un panel fijo, ciones y sellado de juntas. Total	de vidrio translúcido						
	BAÑO 1	2			2,00			
				_		2,00	735,89	1.471,78
15.05	Ud Mampara frontal ducha 2	<u> </u>				_,00	. 55,55	,
	Suministro y montaje de mampa		do 700 a 750 m	m do anchura v	1850 mm do			
	altura, formada por una puerta al perfilería de acero inox. incluso	batible con apertura a	a 180° y un panel	fijo, de vidrio tr	anslúcido con			
	BAÑO 2	1			1,00			
				_		1,00	700,90	700,90
	TOTAL CAPÍTULO 15 VI						·	

ÓDIGO	RESUMEN	UDS	LONGITUD ANCHU	JRA ALTURA	PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPOR
	CAPÍTULO 16 PINTURA							
6.01	M2 Pintura plástica lisa mate tra	anspirable par	amentos vert.					
	Revestimiento con pintura plástica li	sa mate transpi	rable (con Certificad	o de homologac	ción), sobre pa-			
	ramentos verticales de yeso, previo							
	do con pintura plástica diluida muy f							
	ciendo huecos superiores a 3m2.							
	ENTRADA	1	3,32	2,98	9,89			
		1	2,08	2,98	6,20			
		1	3,16	2,98	9,42			
	DORMITORIO 1	1	2,57	2,98	7,66			
		1	2,92	2,98	8,70			
		1	3,35	2,98	9,98			
	SALA-ESTAR 1	1	4,42	2,98	13,17			
		1	2,72	2,98	8,11			
		1	1,63	2,98	4,86			
	COMEDOR-COCINA	1	4,08	2,98	12,16			
		1	3,56	2,98	10,61			
		1	2,86	2,98	8,52			
	SALA-ESTAR 2	1	4,30	3,15	13,55			
		1	4,42	3,15	13,92			
	BAÑO 2	1	3,36	3,00	10,08			
		1	3,24	3,00	9,72			
		1	1,57	2,62	4,11			
	DORMITORIO 3	1	2,15	3,00	6,45			
		1	1,07	3,20	3,42			
		1	1,31	3,20	4,19			
		1	3,70	2,62	9,69			
		1	3,57	3,00	10,71			
	DORMITORIO 2	1	4,28	3,08	13,18			
		1	3,77	3,08	11,61			
		1	2,75	2,62	7,21			
	DESCUENTO HUECOS							
	HUECO ENTRADA	-0,5	1,35	2,50	-1,69			
	HUECO COCINA	-0,5	2,80	1,20	-1,68			
	BAÑO 1	1	3,22	2,98	9,60			
		1	1,53	2,98	4,56			
		1	2,36	2,98	7,03			
		1	1,48	2,73	4,04			
	OOLADUDÍA	1	0,91	2,73	2,48			
	COLADURÍA	1	2,71	2,98	8,08			
		1	2,69	2,98	8,02			
		1	1,10	2,98	3,28			
	CACETA INICTAL ACIONEC	1	1,43	2,98	4,26			
	CASETA INSTALACIONES	1	2,53	2,40	6,07			
		1	2,51	2,40	6,02			
		1	1,64	2,40	3,94			
	DICTRIBLUDOR	1	1,30	2,40	3,12			
	DISTRIBUIDOR	1 1	1,12 1,30	3,00	3,36			
		1	0,97	3,20	4,16 3.10			
	ZONAS ALICATADAS	I	0,31	3,20	3,10			
	BAÑO 1	-1	3,22	2 10	-6,76			
	DANO I	-1 -1	3,22 1,53	2,10 2,10	-6,76 -3,21			
		-1 -1	2,36	2,10	-3,21 -4,96			
		-1 -1	2,30 1,48	2,10	-4,96 -3,11			
		-1 -1	0,91	2,10	-3, 11 -1,91			
	BAÑO 2	-1 -1	3,36	2,10	-1,91 -7,06			
	DANO Z	-1 -1	3,24	2,10	-7,00 -6,80			
		-1 -1	3,24 1,57	2,10	-3,30			
	COLADURÍA	-1 -1	2,71	2,10	-5,69			
	OOLADOINA	-1	۷,11	۷, ۱۷	-5,05			

30 de junio de 2016

CÓDIGO	RESUMEN	UDS	LONGITUD AN	CHURA ALTU	RA	PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORT
		-1	1,10	2	2,10	-2,31			
		-1	1,43	2	2,10	-3,00			
	CASETA INSTALACIONES	-1	2,53	2	2,10	-5,31			
		-1	2,51	2	2,10	-5,27			
		-1	1,64		2,10	-3,44			
		-1	1,30		2,10	-2,73			
					_		224.26	6.20	1.474,
6.02	M2 Pintura plástica lisa mate tra	nspirable pa	ramentos hor.				234,36	6,29	1.474,
	Rev estimiento con pintura plástica r			ido de homoloa	ación) sobre para-			
	mentos horizontales, mano de fondo manos de acabado.			-					
	FALSO TECHO BAÑO 1	1	2,36	1,48		3,49			
		1	0,91	0,65		0,59			
	CASETA INSTALACIONES	1	2,51	1,64		4,12			
					-		8,20	12,53	102,
6.03	M2 Revestimiento protector ma	dera							
	Revestimiento protector de la made incoloro, sobre vigas nuevas y exislijado y dos manos de acabado.	_	-						
		1	5 35	4,42		23.65			
	FORJADO TECHO P.B	1	5,35			23,65			
		1	4,40	2,92		12,85			
	FOR IADO D D	1	5,36	3,67		19,67			
	FORJADO P.P	1	5,98	5,30		31,69			
		1	4,88	3,36		16,40			
		1	5,98	4,20		25,12			
	PE1	1	1,35	2	2,50	3,38			
	V1	1	1,15	1	1,50	1,73			
	PE3	2	0,80	2	2,10	3,36			
	PE4	1	0,80	2	2,10	1,68			
	V4	4	0,80	1	1,10	3,52			
	V5	1	0,40	C),60	0,24			
	PE2	1	1,20	2	2,20	2,64			
	V3	1	2,80	1	1,20_	3,36			
							149,29	11,57	1.727,2
16.04	M2 Tratamiento hidrofugante								
	Tratamiento hidrofugante superficial o cación dos manos.	de piezas can	ería mediante "S	ILIPLAST J PL	US"	o similar, apli-			
	VIERTEAGUAS								
	PE1	1	1,45	0,33		0,48			
	PE2	1	1,30	0,33		0,43			
	PE3	2	0,90	0,33		0,59			
						0,30			
	PE4	1	0,90	0,33		0,50			
	PE4 V1	1				0,30			
	V1		0,90 1,25	0,33		0,41			
	V1 V2	1	0,90 1,25 2,90	0,33 0,33		0,41 0,96			
	V1 V2 V3	1 1 1	0,90 1,25 2,90 1,30	0,33 0,33 0,33		0,41 0,96 0,43			
	V1 V2 V3 V4	1 1 1 4	0,90 1,25 2,90 1,30 0,90	0,33 0,33 0,33 0,33		0,41 0,96 0,43 1,19			
	V1 V2 V3 V4 V5	1 1 1	0,90 1,25 2,90 1,30	0,33 0,33 0,33		0,41 0,96 0,43			
	V1 V2 V3 V4 V5 DINTELES	1 1 1 4 1	0,90 1,25 2,90 1,30 0,90 0,50	0,33 0,33 0,33 0,33 0,33		0,41 0,96 0,43 1,19 0,17			
	V1 V2 V3 V4 V5 DINTELES PE1	1 1 1 4 1	0,90 1,25 2,90 1,30 0,90 0,50	0,33 0,33 0,33 0,33 0,33		0,41 0,96 0,43 1,19 0,17			
	V1 V2 V3 V4 V5 DINTELES PE1 PE2	1 1 1 4 1	0,90 1,25 2,90 1,30 0,90 0,50 1,45 1,30	0,33 0,33 0,33 0,33 0,33 0,20 0,20		0,41 0,96 0,43 1,19 0,17 0,29 0,26			
	V1 V2 V3 V4 V5 DINTELES PE1 PE2 PE3	1 1 4 1 1 1 2	0,90 1,25 2,90 1,30 0,90 0,50 1,45 1,30 0,90	0,33 0,33 0,33 0,33 0,33 0,20 0,20 0,20		0,41 0,96 0,43 1,19 0,17 0,29 0,26 0,36			
	V1 V2 V3 V4 V5 DINTELES PE1 PE2 PE3 PE4	1 1 1 4 1 1 1 2	0,90 1,25 2,90 1,30 0,90 0,50 1,45 1,30 0,90 0,90	0,33 0,33 0,33 0,33 0,33 0,20 0,20 0,20		0,41 0,96 0,43 1,19 0,17 0,29 0,26 0,36 0,18			
	V1 V2 V3 V4 V5 DINTELES PE1 PE2 PE3 PE4 V1	1 1 1 4 1 1 2 1	0,90 1,25 2,90 1,30 0,90 0,50 1,45 1,30 0,90 0,90 1,25	0,33 0,33 0,33 0,33 0,33 0,20 0,20 0,20		0,41 0,96 0,43 1,19 0,17 0,29 0,26 0,36 0,18 0,25			
	V1 V2 V3 V4 V5 DINTELES PE1 PE2 PE3 PE4 V1 V2	1 1 1 4 1 1 1 2	0,90 1,25 2,90 1,30 0,90 0,50 1,45 1,30 0,90 0,90	0,33 0,33 0,33 0,33 0,33 0,20 0,20 0,20		0,41 0,96 0,43 1,19 0,17 0,29 0,26 0,36 0,18			
	V1 V2 V3 V4 V5 DINTELES PE1 PE2 PE3 PE4 V1	1 1 1 4 1 1 2 1	0,90 1,25 2,90 1,30 0,90 0,50 1,45 1,30 0,90 0,90 1,25	0,33 0,33 0,33 0,33 0,33 0,20 0,20 0,20		0,41 0,96 0,43 1,19 0,17 0,29 0,26 0,36 0,18 0,25			
	V1 V2 V3 V4 V5 DINTELES PE1 PE2 PE3 PE4 V1 V2	1 1 1 4 1 1 2 1 1	0,90 1,25 2,90 1,30 0,90 0,50 1,45 1,30 0,90 0,90 1,25 2,90	0,33 0,33 0,33 0,33 0,33 0,20 0,20 0,20		0,41 0,96 0,43 1,19 0,17 0,29 0,26 0,36 0,18 0,25 0,58			
	V1 V2 V3 V4 V5 DINTELES PE1 PE2 PE3 PE4 V1 V2 V3	1 1 4 1 1 2 1 1 1	0,90 1,25 2,90 1,30 0,90 0,50 1,45 1,30 0,90 0,90 1,25 2,90 1,30	0,33 0,33 0,33 0,33 0,33 0,20 0,20 0,20		0,41 0,96 0,43 1,19 0,17 0,29 0,26 0,36 0,18 0,25 0,58 0,26			

	RESUMEN	UDS	LONGITUD AN	CHURA ALTURA	PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
	PE1	2	2,50	0,20	1,00		·	
	PE2	2	2,20	0,20	0,88			
	PE3	4	2,10	0,20	1,68			
	PE4	2	2,10	0,20	0,84			
	V1	2	1,50	0,20	0,60			
	V2	2	1,20	0,20	0,48			
	V3	2	2,12	0,20	0,85			
	V4	8	1,10	0,20	1,76			
	V5	2	0,60	0,20	0,24			
	CORNISA							
	ALERO FACHADA PRINCIPAL	1	5,52		5,52			
	ALERO FACHADA POSTERIOR	1	1,94		1,94			
		1	2,90		2,90			
				-		26,65	11,22	299,0
6.05	M2 Pintura sobre perfilería metáli	ca						
	Pintura antioxidante sobre perfilería me	tálica media	nte 2 capas de i	ointura "OWATROI	AP60" o simi-			
	lar color negro mate.				711 00 0 011111			
	-	16						
	lar color negro mate. PILAR 100X100 mm IPE 220	16 2	3,28	0,10 0,22	5,25			
	PILAR 100X100 mm			0,10				
	PILAR 100X100 mm	2	3,28 2,70 2,70	0,10 0,22	5,25 1,19			
	PILAR 100X100 mm IPE 220	2 1	3,28 2,70 2,70 2,13	0,10 0,22 0,10	5,25 1,19 0,27			
	PILAR 100X100 mm IPE 220	2 1 2	3,28 2,70 2,70 2,13 2,13	0,10 0,22 0,10 0,14 0,07	5,25 1,19 0,27 0,60 0,15			
	PILAR 100X100 mm IPE 220 IPE140	2 1 2 1	3,28 2,70 2,70 2,13	0,10 0,22 0,10 0,14	5,25 1,19 0,27 0,60			
	PILAR 100X100 mm IPE 220 IPE140	2 1 2 1 2	3,28 2,70 2,70 2,13 2,13 3,51	0,10 0,22 0,10 0,14 0,07 0,16	5,25 1,19 0,27 0,60 0,15 1,12			
	PILAR 100X100 mm IPE 220 IPE140 IPE160	2 1 2 1 2	3,28 2,70 2,70 2,13 2,13 3,51 3,51	0,10 0,22 0,10 0,14 0,07 0,16 0,08	5,25 1,19 0,27 0,60 0,15 1,12 0,28			
	PILAR 100X100 mm IPE 220 IPE140 IPE160	2 1 2 1 2 1 2	3,28 2,70 2,70 2,13 2,13 3,51 3,51 0,80	0,10 0,22 0,10 0,14 0,07 0,16 0,08 0,08	5,25 1,19 0,27 0,60 0,15 1,12 0,28 0,13	9,03	9,24	83,44

IMPORTE	PRECIO	CANTIDAD	PARCIALES	S LONGITUD ANCHURA ALTURA		RESUMEN	CÓDIGO
					ÍA	CAPÍTULO 17 FONTANERÍA	
					nería	MI Tubería instalación fontaneri	17.01
				ra agua fría y caliente, colocada bajo p YMUTAN" o similar con soldadura po	' POLO - POLYI		
			54,70	1 54,70	1	AFS	
			32,36	1 32,36	1	ACS	
619,87	7,12	87,06			ería	MI Tubería montante fontanería	17.02
				superficialmente, para agua fría y calient N" o similar con soldadura por termofu	·		
			3,28	1 3,28	1	AFS	
			3,28	1 3,28	1	ACS	
48,74	7,43	6,56					
			N" o similar, in-	sanitaria modelo "EKWP300B DAIKIN			17.03
			1,00	ecibir instalación. 1		cluso colocación del mismo y prepa ACUMULADOR	
1.886,00	1.886,00	1,00	1,00	' -	ı	ACCIVIOLADOR	
1.000,00	1.000,00	1,00				Ud Bomba de calor	17.04
				RLQ006CV3 DAIKIN" o similar, para , incluso estructura, tomillería y anclaje red exterior.	w de potencia, ir		
			1,00	1	1	BOMBA CALOR	
1.795,00	1.795,00	1,00					
			9. 11.2	OV DATIVINITE STATE OF THE STAT	ELIV (V000 400 0) (Ud Hidrokit	17.05
			cion del mismo	3V DAIKIN" o similar, incluso colocac		y preparado para recibir instalación.	
			1,00	1 -	1	HIDROKIT	
3.951,00	3.951,00	1,00				IId Onun a da maralléa	47.00
			le 0,80 kw, to-	"ATENAS 103 M" con una potencia d	-	-	17.06
			1,00	1		talmente instalada en aljibe vivienda GRUPO PRESIÓN	
436,15	436,15	1,00		-			
						Ud Lavabo mural	17.07
			con grifería mo-	color blanco, de 1000x490x120 mm, c aireador y desagüe.		Lavabo mural, suspendido o de sob nomando, serie básica, acabado cro	
			1,00	1	1	BAÑO 2	
437,5	437,51	1,00		-			
						Ud Lavabo mural	17.08
			grifería mono-	color blanco, de 600x490x120 mm, con reador y desagüe.		Lavabo mural, suspendido o de sob mando, serie básica, acabado crom	
			1,00	1 -	1	BAÑO 1	
355,9°	355,91	1,00			19.1		47.00
			dondo u ociide	colida a parad da 260v 400v 400		Ud Inodoro de porcelana suspe	17.09
			uonao y salida	salida a pared de 360x480x400 mm red	compacto con sal	Inodoro porcelánico suspendido con horzontal color blanco.	
						DAÑO O	
			1,00	1	1	BAÑO 2	

CÓDIGO	RESUMEN	UDS LONGITUD ANCH	IURA ALTURA	PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
17.10	Ud Inodoro adosado a pared						
	Inodoro adosado a muro, con sali color blanco	da dual de 360x 635x 788 mm con s	istema de desca	arga de arrastre			
	BAÑO 1	1		1,00			
			-		1,00	550,04	550,04
17.11	Ud Fragadero acero inoxidab	le					
	•	ra instalación en encimera, de 2 cub do mural para fregadero, de caño g					
	COMEDOR-COCINA	1		1,00			
					1,00	265,81	265,81
17.12	Ud Plato ducha plano						
	Plato de ducha de porcelana sani fundidad con grifería monomando	taria gama básica color blanco roto , y ducha teléfono.	140x900 cm, de	e 45mm de pro-			
	BAÑO 2	1		1,00			
			•		1,00	783,58	783,58
17.13	Ud Plato ducha plano						
	Plato de ducha de porcelana sani fundidad con grifería monomando	taria gama básica color blanco roto , y ducha teléfono.	800x800 cm, de	e 26mm de pro-			
	BAÑO 1	1		1,00			
			•		1,00	469,42	469,42
	TOTAL CAPÍTULO 17 FO	NTANERÍA					11.828,55

CÓDIGO	RESUMEN	UDS LO	NGITUD ANCHURA ALTURA	PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE		
	CAPÍTULO 18 CALEFACCIO	Ń							
18.01	Ud Radiador aluminio								
	Radiador de aluminio modelo "XI mm de altura con frontal, con ab mostática, junta elástica entre eler protegidos por una gruesa funda o ciones de baja temperatura.	erturas para instalaci nentos, acabado med	ión con sistema bitubo, con llav diante pintura de resinas epox i p	e de paso ter- olimerizadas y					
	ELEMENTOS								
	COMEDOR-COCINA	7		7,00					
	SALA-ESTAR 1	16		16,00					
	DORMITORIO 1	7		7,00					
	DORMITORIO 3	8		8,00					
	SALA-ESTAR 2	17		17,00					
	DORMITORIO 2	10		10,00					
			-		65,00	82,24	5.345,60		
18.02	Ud Radiador toallero								
	Radiador toallero marca "SUN" of blanco RAL 9010 y tratamiento ar kit porta toallas, totalmente instala	nticorrosivo, con 3 se							
	BAÑO 1	1	_	1,00					
					1,00	78,70	78,70		
18.03	Ud Radiador toallero								
	Radiador toallero marca "SUN" o do blanco RAL 9010 y tratamiento y kit porta toallas, totalmente insta	anticorrosivo, con 3							
	BAÑO 2	1		1,00					
			-		1,00	85,05	85,05		
18.04	MI Tubería agua caliente cale	facción cobre de 16	6/18 mm						
	Tubería de distribución de agua caliente de calefacción formada por tubo de cobre rígido, de 16/18 mm de diámetro, colocado bajo pavimento.								
	CALEFACCIÓN D.D.	1	29,37	29,37					
	CALEFACCIÓN P.B								
	CALEFACCIÓN P.P.	1	22,99	22,99					
		1	22,99	22,99	52,36	28,16	1.474,46		

CÓDIGO	RESUMEN	UDS LONGITUD ANCHURA ALTURA	PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE		
	CAPÍTULO 19 ELECTRICIDAD Y	TELECOMUNICACIONES						
19.01	Ud Caja General Protección							
	Caja general protección, base cortaciro dora, situada en fachada. Totalmente in:	uitos y fusibles calibrados, para protección de la stalada.	línea reaparti-					
		1	1,00					
				1,00	107,43	107,4		
19.02	Ud Cuadro general de distribución							
	Cuadro general de distribución, dispues montaje y limpieza.	to en interior vivienda, totalmente instalado en n	nuro, inscluso					
		1	1,00					
				1,00	321,76	321,70		
19.03	MI Derivación individual							
		superficie para vivienda, formada por cables u 3G16 mm², siendo su tensión asignada de 45 de 40 mm de diámetro.						
		4	4,00					
		_		4,00	20,16	80,64		
19.04	MI Cableado interior vivienda							
	Circuito interior de 1,5 a 6 mm con cab	leado de cobre bajo tubo protector de PVC flexib	ole.					
		279	279,00					
				279,00	2,81	783,99		
19.05	Ud Red de toma de tierra							
	Red de toma de tierra para estructura de	e hormigón.						
		1 	1,00					
				1,00	638,26	638,26		
19.06	Ud Punto de luz simple							
	Punto de luz simple, con parte proporci INTERIOR	onal tubo conductor y mecanismos, completo e i 5	nstalado. 5,00					
	EXTERIOR	2	2,00					
		_		7,00	51,86	363,02		
19.07	Ud Punto de luz conmutado							
	Punto de luz conmutado, con parte prop	porcional tubo conductor y mecanismos, complet	o e instalado.					
	INTERIOR	2	2,00					
		_		2,00	84,75	169,50		
19.08	Ud Punto de luz cruzamiento							
		e proporcional tubo conductor y mecanismos, co	ompleto e ins-					
	talado	4	4.00					
	INTERIOR	4 —	4,00					
40.00	III. T			4,00	128,69	514,76		
19.09	Ud Toma corriente 10/16 a Toma de corriente 10/16 a, con toma de tierra lateral (tipo shuko), con parte proporcional tubo conduc-							
	tor y mecanismos, completa e instalada		tubo conduc					
		1	1,00					
		_		1,00	78,61	78,6		
19.10	Ud Toma TV							
	Toma de TV simple, hembra, empotrad blanco.	a, gama básica, de color blanco, con embellec	edor de color					
	SALA-ESTAR 1	1	1,00					
	SALA-ESTAR 2	1	1,00					
	DORMITORIO 2	1	1,00					

CÓDIGO	RESUMEN	UDS LONGITUD ANCHURA ALT	URA PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
	DORMITORIO 3	1	1,00			
				4,00	16,11	64,44
9.11	Ud Toma TF					
	Toma de TF simple, hembra, el blanco.	mpotrada, gama básica, de color blanco, con en	mbellecedor de color			
	SALA-ESTAR 1	1	1,00			
	SALA-ESTAR 2	1	1,00			
				2,00	13,86	27,72
19.12	Ud Base enchufe 16					
	Base de enchufe de 16 A 2P+T lor blanco.	, empotrada, gama básica, de color blanco con e	embellecedor de co-			
	ENTRADA	2	2,00			
	DORMITORIO 1	4	4,00			
	SALA-ESTAR 1	7	7,00			
	COMEDOR-COCINA	9	9,00			
	BAÑO 1	2	2,00			
	COLADURÍA	2	2,00			
	SALA-ESTAR 2	8	8,00			
	DORMITORIO 2	4	4,00			
	BAÑO 2	2	2,00			
	DORMITORIO 3	8	8,00			
				48,00	12,52	600,96
	TOTAL CAPÍTULO 19 FI	LECTRICIDAD Y TELECOMUNICACIONE	-s			3.751,09

CÓDIGO	RESUMEN	UDS LONGITUD ANCHURA	ALTURA	PARCIALES	CANTIDAD	PRECIO	IMPORTE
	CAPÍTULO 20 ENSAYO	S Y CONTROL					
20.01	Ud Control de materiales						
	dillas) ladrillos, bloques y tela	do), de los elementos estructurales (hierro, has asfálticas, con toma de muestras, ensayos estanqueidad, etc. en cumplimiento del Decre	en laborato	rios oficialmen-			
		1		1,00			
					1,00	1.677,50	1.677,50
20.02	Ud Control de Recepción						
	Control de Recepción con en bada, según CTE.	sayos, no contemplados en partida anterior,	y Controles	s de Obra aca-			
		1		1,00			
					1,00	709,59	709,59
	TOTAL CAPÍTULO 20	ENSAYOS Y CONTROL				—	2.387,09
	TOTAL						117.841,08

RESUMEN DE PRESUPUESTO

CAPITULO	RESUMEN	EUROS
01	ACTUACIONES PREVIAS Y DEMOLICIONES	9.795,56
02	MOVIMIENTOS DE TIERRAS	685,72
03	CIMENTACIONES	4.111,41
)4	ESTRUCTURAS	5.050,51
5	CUBIERTAS	3.165,61
6	ALBAÑILERÍA	3.297,68
)7	RED DE SANEAMIENTO Y PLUVIALES	1.782,33
8	REVOCOS Y ENLUCIDOS	6.990,09
9	SOLADOS Y ALICATADOS	14.685,03
0	CANTERÍA Y PIEDRA ARTIFICIAL	8.307,12
1	AISLAMIENTOS	2.576,96
2	AYUDAS ALBAÑILERÍA	5.088,75
3	CARPINTERÍA DE MADERA	19.931,75
4	CERRAJERÍA	94,29
5	VIDRIERÍA	3.641,12
6	PINTURA	3.686,61
7	FONTANERÍA	11.828,55
8	CALEFACCIÓN	6.983,81
9	ELECTRICIDAD Y TELECOMUNICACIONES	3.751,09
0	ENSAYOS Y CONTROL	2.387,09
	TOTAL EJECUCIÓN MATERIAL	117.841,08

, a 1 de julio de 2016.

El promotor

La dirección facultativa

IX. BIBLIOGRAFÍA

- Josep Gelabert, De l'art de picapedrer Palma de Mallorca, 1977.
- Ramón Sánchez-Cuenca, El Marés; *Su origen, historia, propiedades, canteras y calidades disponibles actualmente.* Ramón Sánchez-Cuenca, Palma 2010.
- Miquel Fullana, *Diccionari de l'Art i dels Oficis de la Construcció* Editorial Moll, Mallorca 2005.
- Miquel Ballester Julià, Habitatges Tradicionals, *Característiques arquitectòniques, tipologies i constructives dels habitatges en sòl rústic a Mallorca* Edicions Universitat de les Illes Balears, 2013.
- Código Técnico de la Edificación, CTE- Edición Actualizada 2014.
- Decreto 145/1997, Por el que se regulan las condiciones de dimensionamiento, de higiene y de instalaciones para el diseño y la habitabilidad de viviendas así como la expedición de cédulas de habitabilidad de 21 de Noviembre 1997.
- Decreto 20/2007, Por el cual se modifica el Decreto 145/1997, de 21 de noviembre, por el cual se regulan las condiciones de dimensionamiento, de higiene i de instalaciones para el diseño y la habitabilidad de viviendas, así como la expedición de cédulas de habitabilidad de 23 de Marzo 2007.
- B.O.E. 18-1-1996, Real decreto 1829/1995, *Estructuras de Acero en Edificación* de 10 de Noviembre de 1995.
- Real decreto 1370/1988, Por el que se aprueba la Norma Básica de la Edificación "NBE-AE/88. Acciones en la edificación"- de 25 de julio 1988.
- Juan Carlos Arroyo Portero, Guillermo Corres Peiretti, Gonzalo García-Rosales, Manuel G. Romana, Antoni Romero Ballesteros, Ramón Sánchez Fernández, Óscar Teja Marina, *Número Gordos, en el proyecto de estructuras* Editorial Cinter Divulgación Técnica 2006.
- Reglamento de instalaciones térmicas en los edificios, versión consolidada- Madrid
 Septiembre de 2013.
- Real decreto 842/2002, Reglamento electrotécnico para baja tensión e instrucciones técnicas complementarias (ITC) BT 01 A BT 51, de 2 de Agosto
- Gesa Endesa, Condiciones técnicas para instalaciones de enlace en los suministros de energía eléctrica en B.T. (C.I.E.S.), Edición Julio 2004.
- Prontuario, Perfil Celsa.
- Prontuario, Prontuario de estructuras vigas simples, continuas, biapoyadas y biempotradas, Ensidesa.

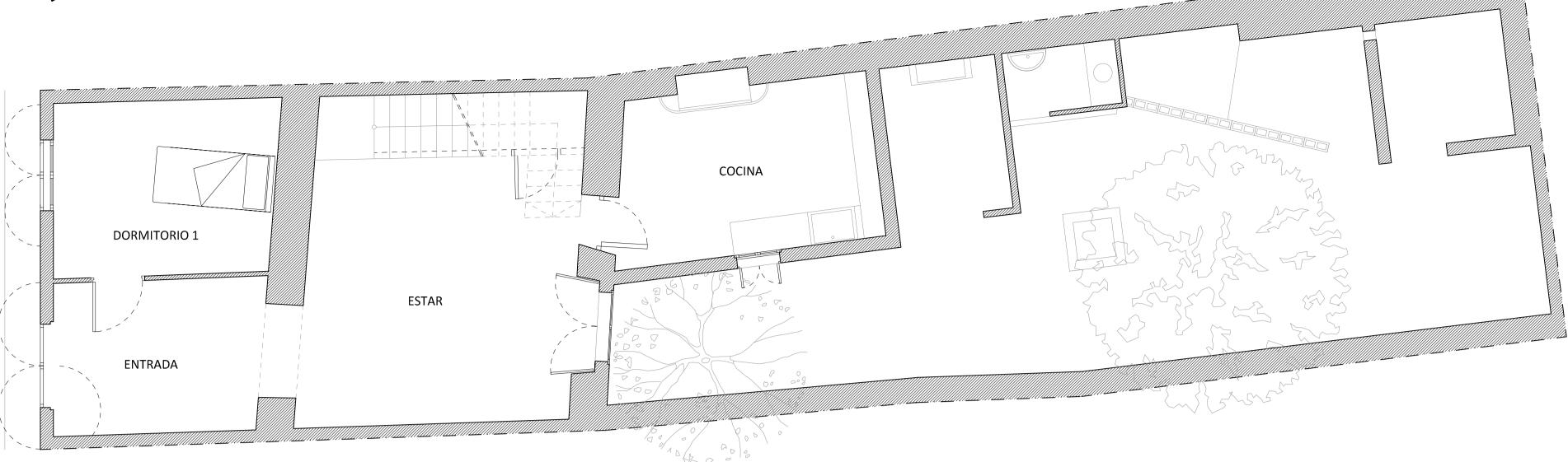
- José Ma Mayol Comas, Antonio Ramis Ramos, *Revisión de las normas subsidiarias de planeamineto del municipio de Santa Margalida* Santa Margalida 2014.
- EAE. *Instrucción de acero estructural, versión comentada* Edición 2ª Febrero 2012. Catálogo de publicaciones de la Administración General del Estado.
- EHE-08, *Instrucción de hormigón estructural* 5º Edición 2011, Catálogo general de publicaciones oficiales.
- NTE CSC, Normas técnicas edificación, zapatas corridas hormigón armado o en masa Edición 1984.
- NTE CSZ, Normas técnicas edificación, zapatas hormigón en masa o armado- Edición 1986.
- NTE EAS, Normas técnicas edificación, soportes de acero laminado Edición 1982.
- UNE-EN 1996-1-1, Eurocódigo 6: Proyectos de estructuras de fábrica Marzo 2011.
- LOUS, Ley Ordenación y Uso del Suelo, Ley 2/2014 de 25 de Marzo.
- Miguel Riera Ribas; Juan Pablo Martín García, Apuntes clase, Año 2013-2014:
 - CONSTRUCCIÓN II
 - CONSTRUCCIÓN III
 - INSTALACIONES I
 - ESTRUCTURAS II
- Miguel Riera Ribas; Juan Pablo Martín García, Apuntes clase, Año 2014-2015:
 - INSTALACIONES II
 - MEDICIONES PRESUPUESTOS Y VALORACIONES I
 - MEDICIONES PRESUPUESTOS Y VALORACIONES II
 - CONSTRUCCIÓN IV
 - CONSTRUCCIÓN TRADICIONAL
 - ESTRUCTURAS III
- Miguel Riera Ribas; Juan Pablo Martín García, Apuntes clase, Año 2015-2016:
 - GEOTÉCNIA Y CIMENTACIONES
 - GESTIÓN
 - PATOLOGÍAS
 - PROYECTOS REHABILITACIÓN

X. DOCUMENTACIÓN GRÁFICA: PLANOS A1 (01-16)

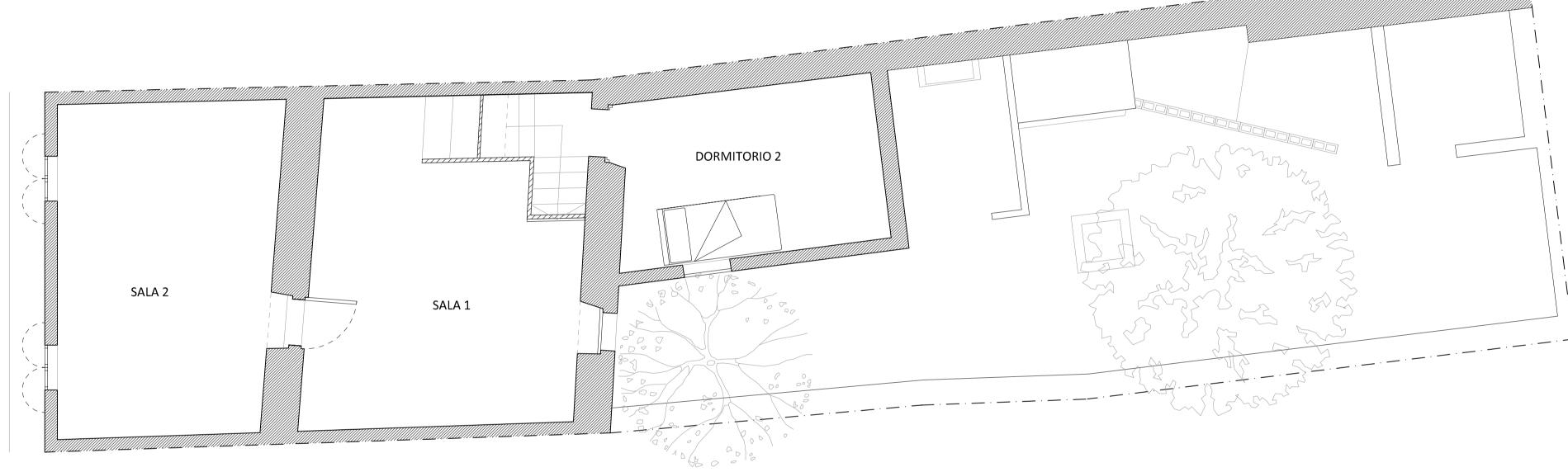
Juan Pablo Martín García Miguel Riera Ribas



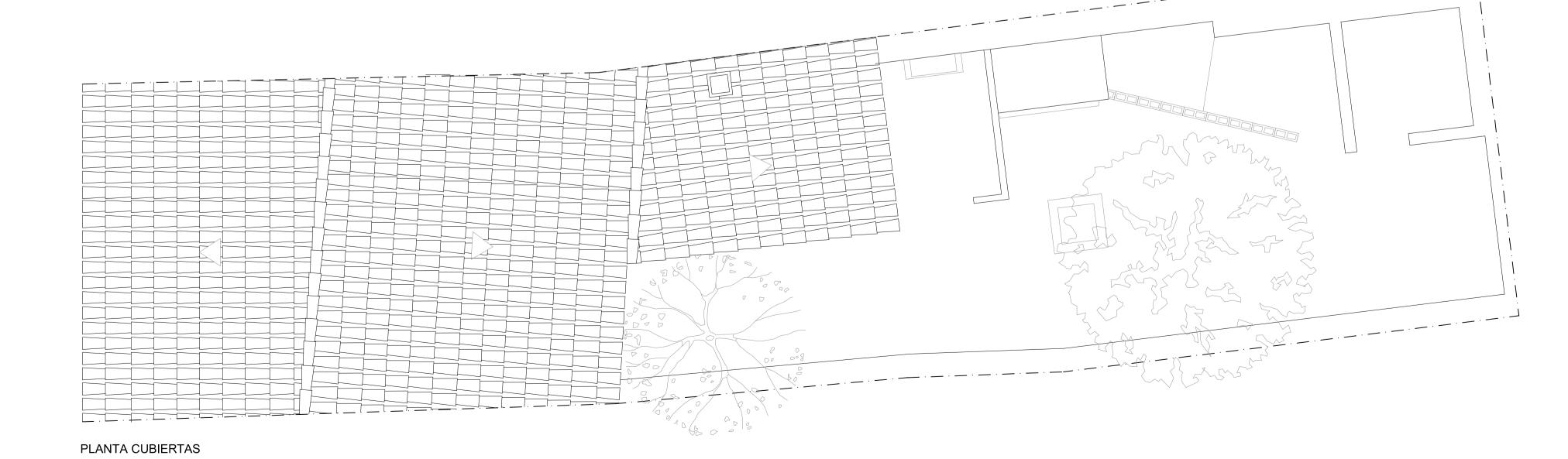


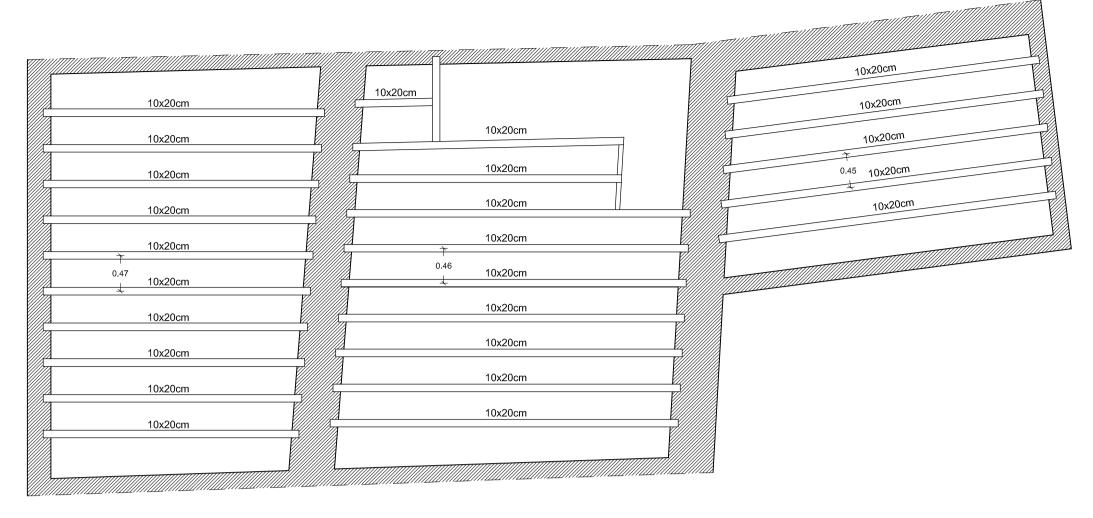


PLANTA BAJA

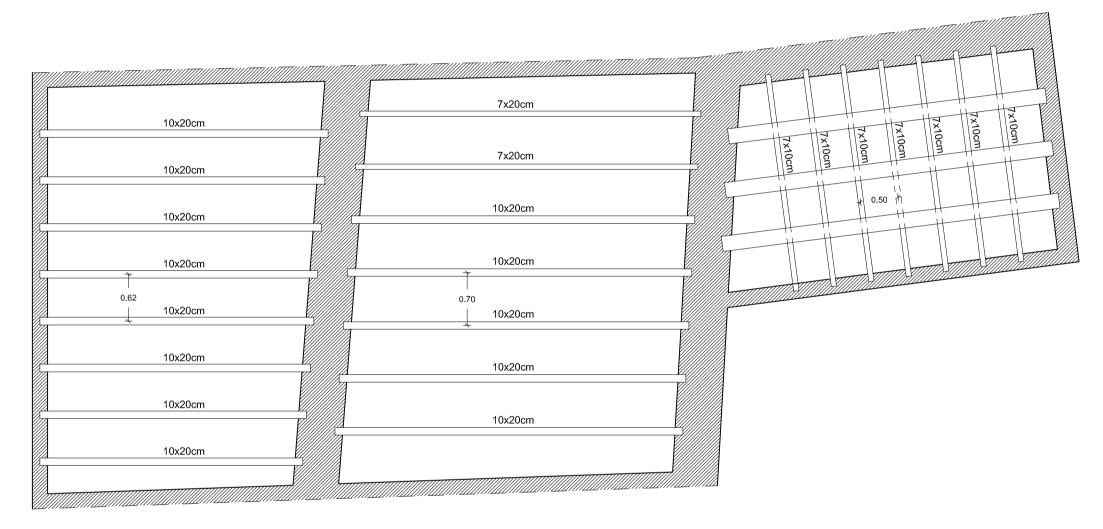


PLANTA PISO





FORJADO PLANTA BAJA



FORJADO PLANTA PISO

ANEJO I - DECRETO HABITABILIDAD CAIB 145-97 Y MODIFICACIÓN DECRETO 2007

	SUP. PROYECTADA (m²)			SUP. MÍN. DEC	CUMPLE		
DEPENDENCIAS	SUP. ÚTIL	SUP.ILUM. (1/10 S.U.)	SUP.VENT. (1/3 S.I)	SUP. ÚTIL	SUP.ILUM. (1/10 S.U.)	SUP.VENT. (1/3 S.I.)	
ENTRADA	8,25	-	-	-	-	-	SÍ
DORMITORIO 1	9,98	2,11	2,11	10,00	1,00	0,33	NO
ESTAR	18,68	2,21	2,01	12,00	1,20	0,40	SÍ
COCINA	11,11	0,70	0,70	10,00	1,00	0,33	NO
DORMITORIO 2	11,11	0,70	0,70	10,00	1,00	0,33	NO
SALA 1	18,50	0,61	0,61	10,00	1,00	0,33	NO
SALA 2	19,31	0,62	0,62	12,00	1,20	0,40	NO
TOTAL	96,94						

TÍTULO DEL PROYECTO

ESTUDIO PARA LA REHABILITACIÓN DE VIVIENDA UNIFAMILIAR CARRER AL EGRIES 4 T.M. SANTA MARGALIDA ISL. BALERES CARRER ALEGRIES, 4, T.M. SANTA MARGALIDA, ISL. BALERES

PLANO

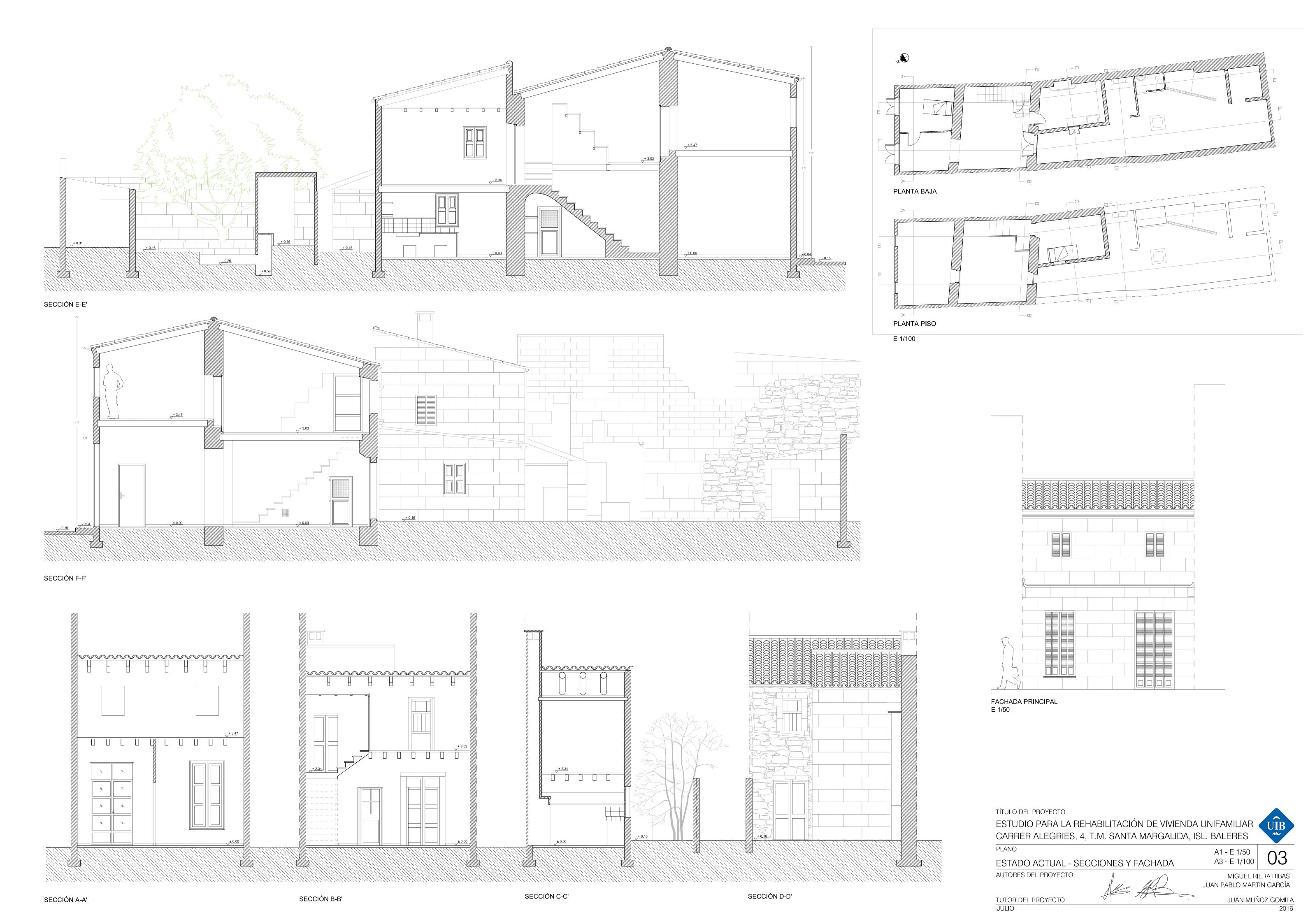
ESTADO ACTUAL - PLANTAS Y ESTRUCTURA

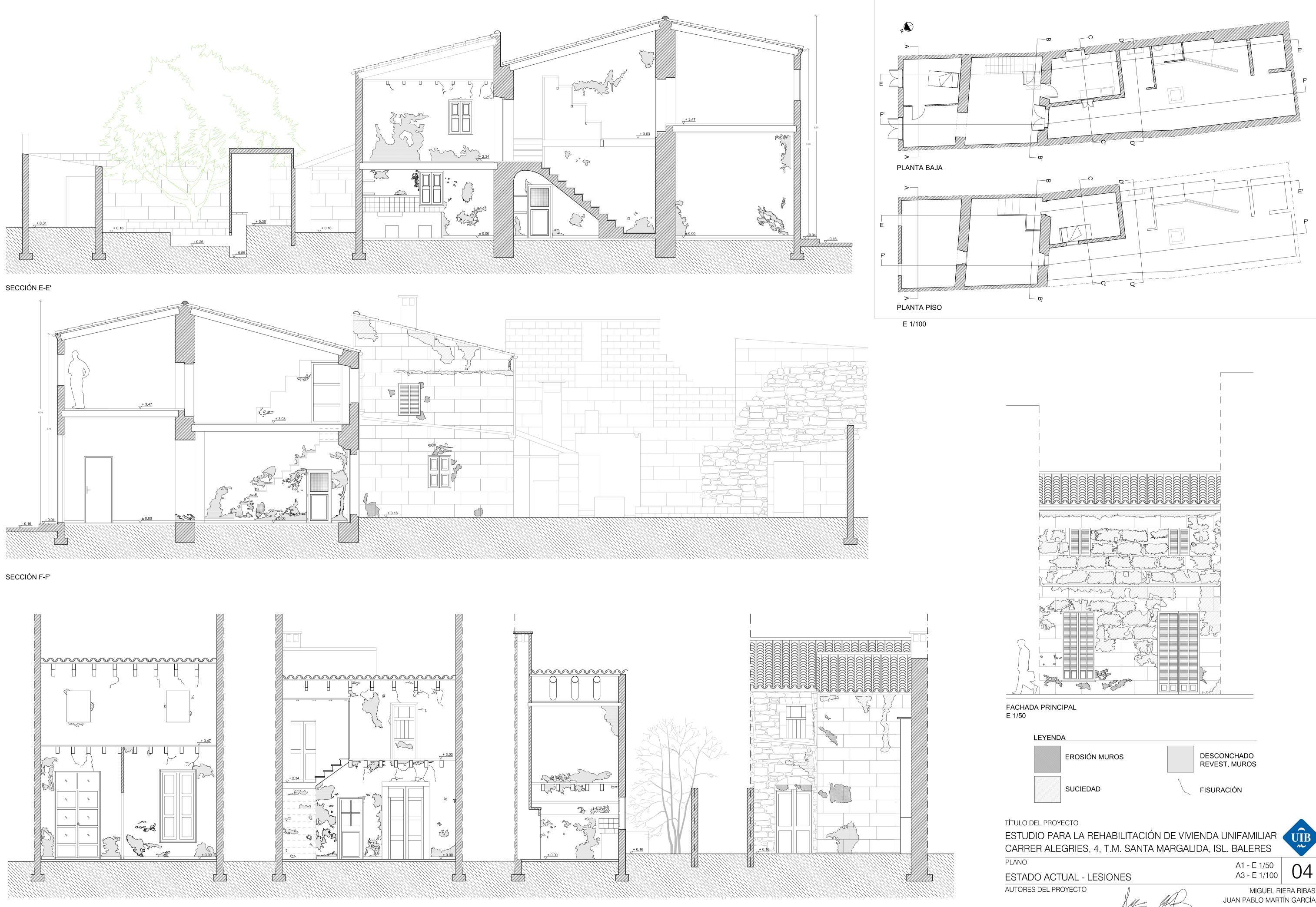
A1 - E 1/50 A3 - E 1/100 02

AUTORES DEL PROYECTO

MIGUEL RIERA RIBAS JUAN PABLO MARTÍN GARCÍA JUAN MUÑOZ GOMILA

TUTOR DEL PROYECTO JULIO





SECCIÓN C-C'

SECCIÓN B-B'

SECCIÓN A-A'

SECCIÓN D-D'

A1 - E 1/50 A3 - E 1/100 04 MIGUEL RIERA RIBAS JUAN PABLO MARTÍN GARCÍA JUAN MUÑOZ GOMILA 2016 TUTOR DEL PROYECTO

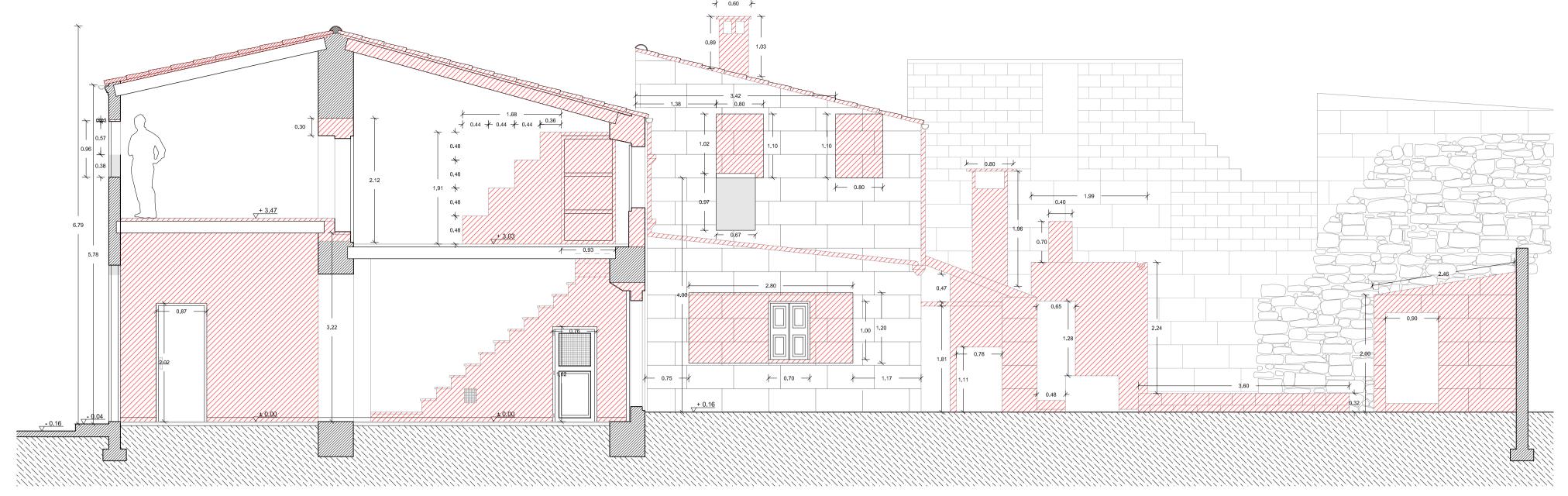
JULIO

DESCONCHADO

REVEST. MUROS

A1 - E 1/50

FISURACIÓN



CUADRO DE DEMOLICIONES (PATIO)

ANEXO 1	SUP. CONSTRUIDA (m²)	VOLUMEN (m³)
MURO MARÉS		0,67
CHIMENEA		0,38
TOTAL	5,10	1,05
BAÑO EXTERIOR	SUP. CONSTRUIDA (m²)	VOLUMEN (m³)
MURO		0,41
BLOQUES HORMIGÓN		0,10
CUBIERTA PLANA		0,42
TOTAL	2,09	0,93
ANEXO 2	SUP. CONSTRUIDA (m²)	VOLUMEN (m³)
MURO		2,57
TOTAL	5,47	2,57

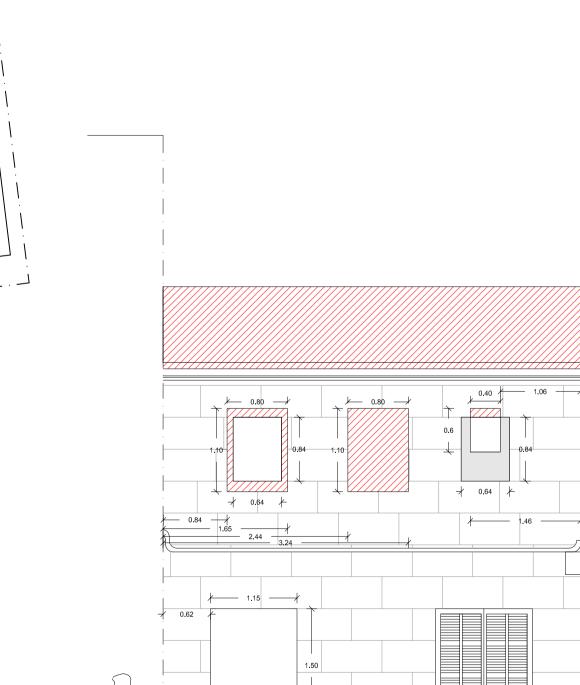
CUADRO DE DEMOLICIONES (VIVIENDA)

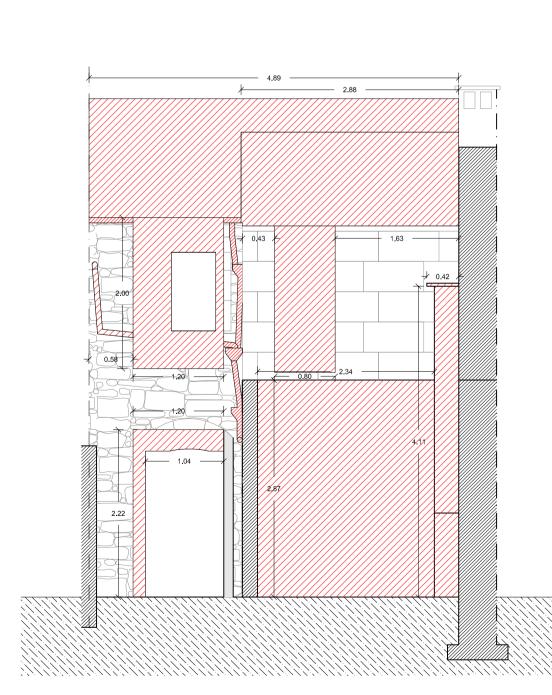
PLANTA PISO	SUP. CONSTRUIDA (m²)	VOLUMEN (m³)
HUECO 1		0,07
HUECO 2		0,18
HUECO 3		0,01
PUERTA 1		0,44
HUECO 4		0,62
PUERTA 2		1,22
HUECO 5		1,66
HUECO 6		0,18
HUECO 7		0,37
CUBIERTA INCLINADA		15,78
TOTAL	67,34	20,53

CUADRO DE DEMOLICIONES (VIVIENDA)

PLANTA BAJA	SUP. CONSTRUIDA (m²)	VOLUMEN (m³)
PUERTA 3		0,39
TABIQUE D1		0,62
PUERTA 4		0,01
PUERTA 1		0,44
HUECO 8		0,56
MURO MARÉS COCIN	IA	4,00
FORJADO TECHO P.B.		2,46
ESCALERA		4,78
TOTAL		13,76







FACHADA PRINCIPAL

1.15

SECCIÓN D-D'

TÍTULO DEL PROYECTO

AUTORES DEL PROYECTO

ESTUDIO PARA LA REHABILITACIÓN DE VIVIENDA UNIFAMILIAR UIB CARRER ALEGRIES, 4, T.M. SANTA MARGALIDA, ISL. BALERES

PLANO

ESTADO ACTUAL - DEMOLICIÓN

A1 - E 1/50 A1 - E 1/50 A3 - E 1/100 05

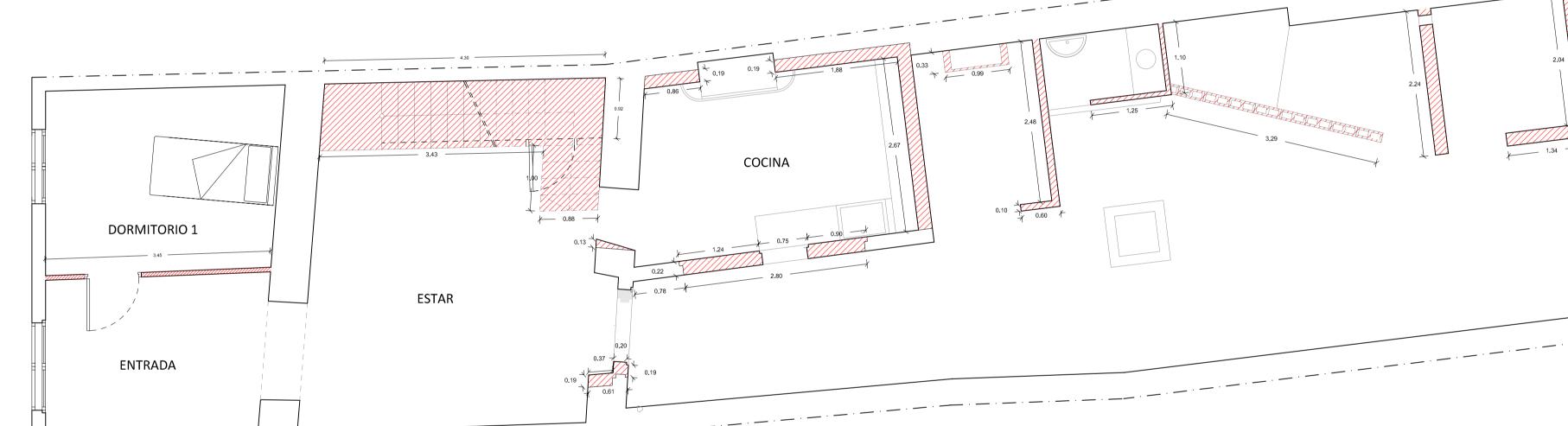
MIGUEL RIERA RIBAS JUAN PABLO MARTÍN GARCÍA

TUTOR DEL PROYECTO JULIO

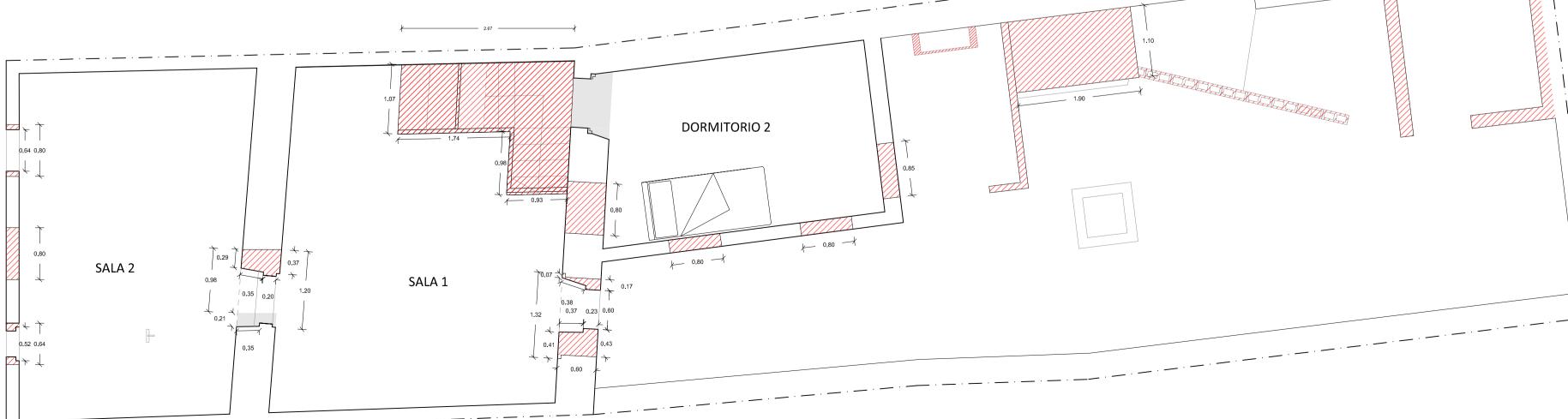
JUAN MUÑOZ GOMILA

SECCIÓN F-F'

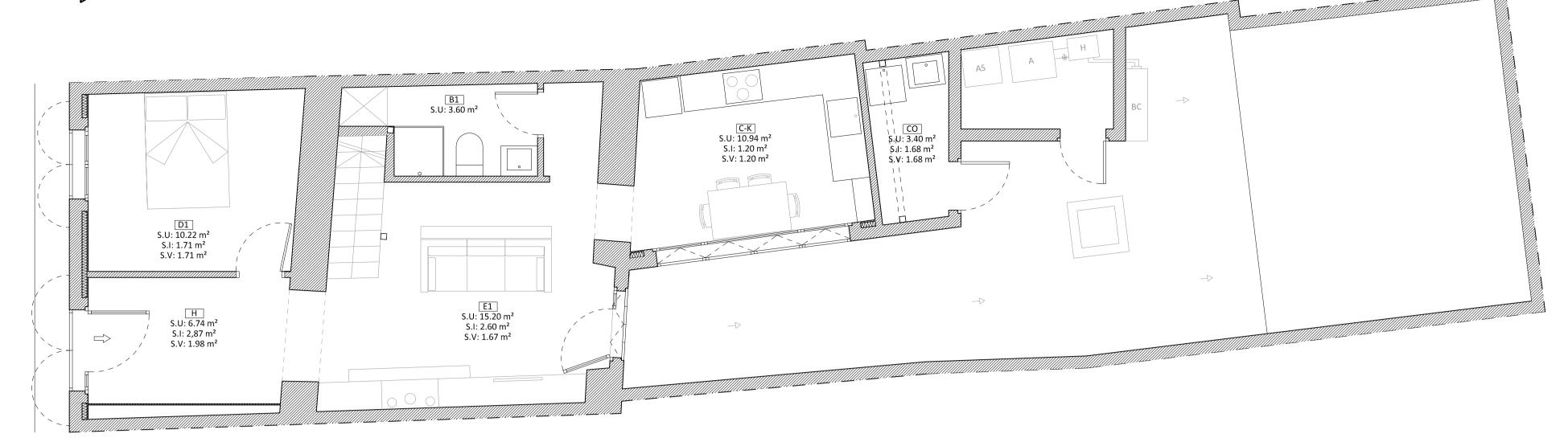




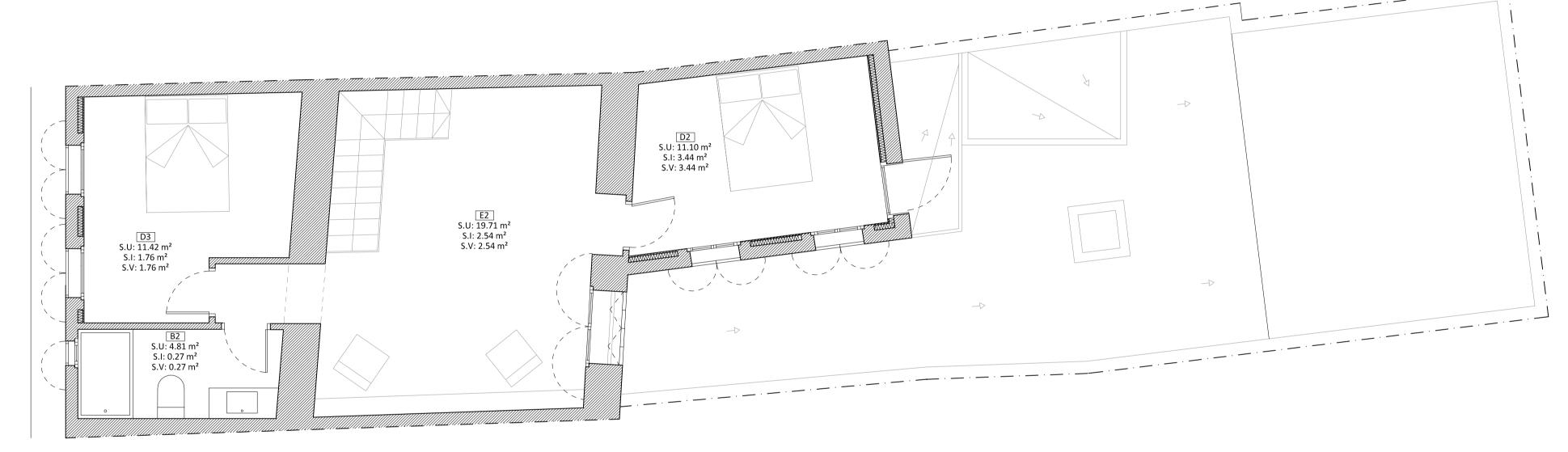
PLANTA BAJA



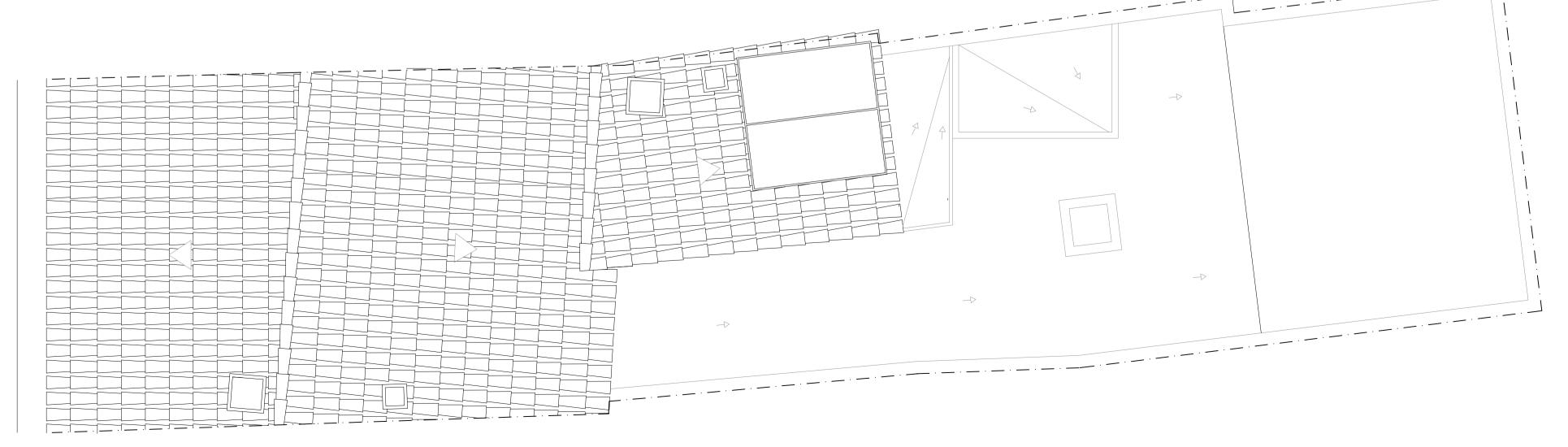




PLANTA BAJA



PLANTA PISO



PLANTA CUBIERTAS

ANEJO I - DECRETO HABITABILIDAD CAIB 145-97 Y MODIFICACIÓN DECRETO 2007

SUP. MÍN. DECRETO HABITABILIDAD (m²)							
DEPENDENCIAS	SUP. ÚTIL	SUP.ILUM. (1/10 S.U.)	SUP.VENT. (1/3 S.I)	ALTURA (m)	DIAM. INSCRITO (m)		
ENTRADA	-	-	-	-	-		
DORMITORIO 1	10,00	1,00	0,33	2,50	2,40		
SALA ESTAR 1	12,00	1,20	0,40	2,50	2,40		
DISTRIBUIDOR 1	-	-	-	2,20	0,80		
BAÑO 1	2,00	0,20	0,07	2,20	1,40		
COMEDOR-COCINA	10,00	1,00	0,33	2,50	2,40		
COLADURÍA	-	-	-	-	-		
SALA ESTAR 2	12,00	1,20	0,40	2,50	2,40		
DORMITORIO 2	10,00	1,00	0,33	2,50	2,40		
DISTRIBUIDOR 2	-	-	-	2,20	0,80		
DORMITORIO 3	10,00	1,00	0,33	2,50	2,40		
BAÑO 2	2,00	0,20	0,07	2,20	1,40		

SUP. PROYECTADA (m²)

DEPENDENCIAS	SUP. ÚTIL	SUP.ILUM. (1/10 S.U.)	SUP.VENT. (1/3 S.I)	ALTURA (m)	DIAM. INSCRITO (m)	CUMPLE
ENTRADA	6,74	2,87	1,98	2,83	2,06	SÍ
DORMITORIO 1	10,22	1,71	1,71	2,83	2,93	SÍ
SALA ESTAR 1	15,20	2,60	1,67	2,83	3,66	SÍ
DISTRIBUIDOR 1	2,65	-	-	2,83	1,52	SÍ
BAÑO 1	3,38	-	-	2,20	1,45	SÍ
COMEDOR-COCINA	10.94	1,20	1,20	2,83	2,97	SÍ
COLADURÍA	3,40	1,68	1,68	2,83	1,33	SÍ
SALA ESTAR 2	19,71	2,54	2,54	2,97	3,75	SÍ
DORMITORIO 2	11,10	3,44	3,44	2,94	2,88	SÍ
DISTRIBUIDOR 2	1,71	-	-	2,30	0,97	SÍ
DORMITORIO 3	11,42	1,76	1,76	2,84	2,73	SÍ
BAÑO 2	4.81	0,27	0,27	2,30	1,46	SÍ
TERRAZA*	2,69	-	-	-	1,04	SÍ
TOTAL	102,73	18,71	18,71			

^{*} NO COMPUTA COMO SUPERFICIE ÚTIL

TERRAZA*

	ESTADO ACTUAL (m²)	ESTADO REFORMADO (m²)
SUP. CONST. PB	61,31	67,91
SUP. CONST. PP	67,34	67,34
TOTAL	128,65	135,25

TÍTULO DEL PROYECTO

AUTORES DEL PROYECTO

ESTUDIO PARA LA REHABILITACIÓN DE VIVIENDA UNIFAMILIAR CARRER AL EGRIES 4 T.M. SANTA MARGALIDA, ISL. BALERES CARRER ALEGRIES, 4, T.M. SANTA MARGALIDA, ISL. BALERES

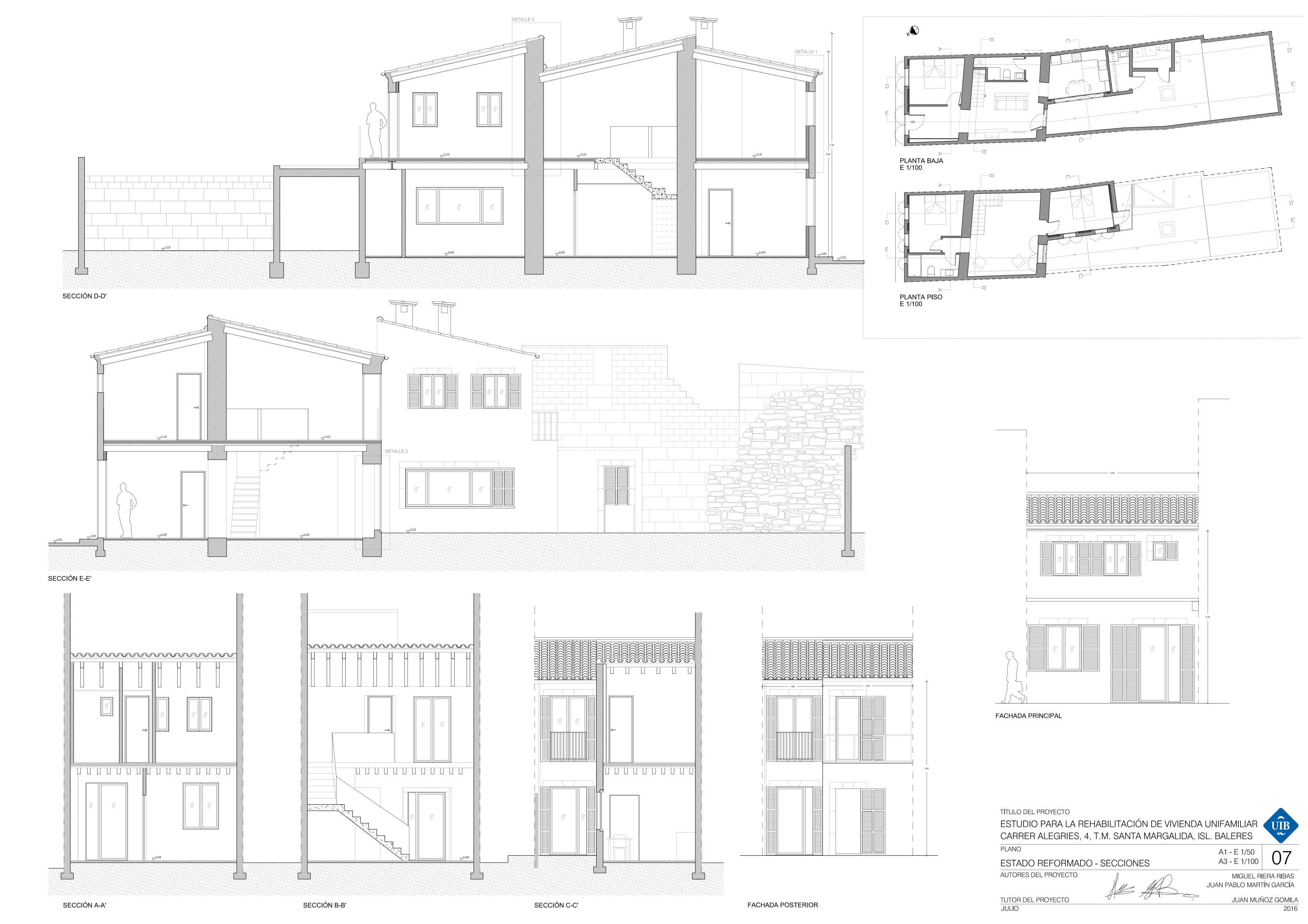
PLANO

ESTADO REFORMADO - PLANTAS

A1 - E 1/50 A3 - E 1/100 06 MIGUEL RIERA RIBAS JUAN PABLO MARTÍN GARCÍA

TUTOR DEL PROYECTO JULIO

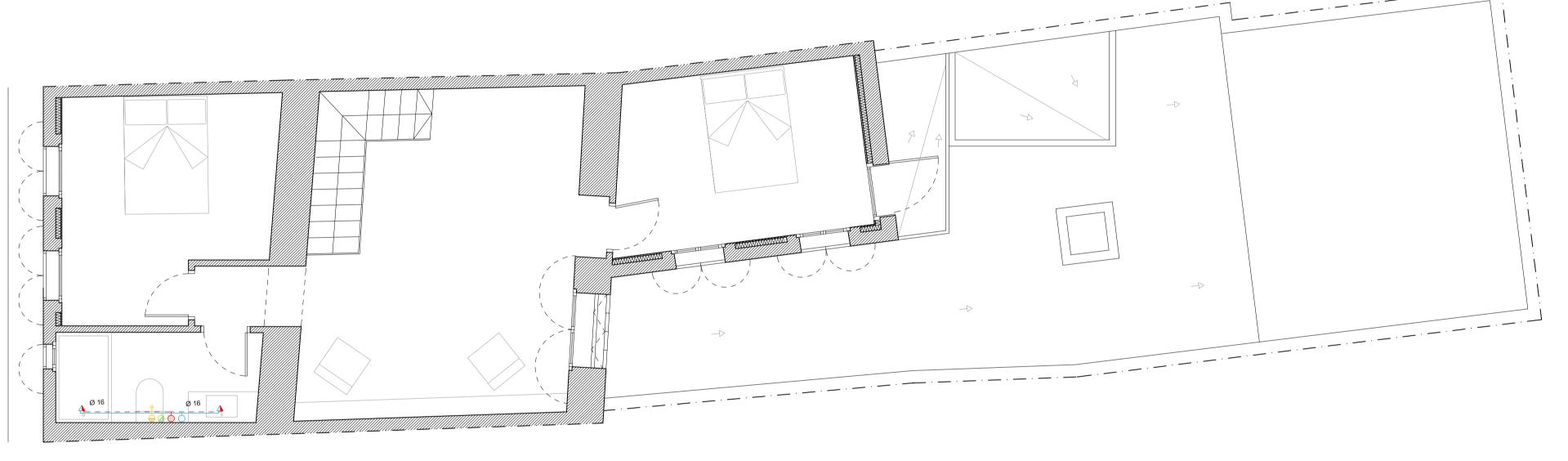
A1 - E 1/50



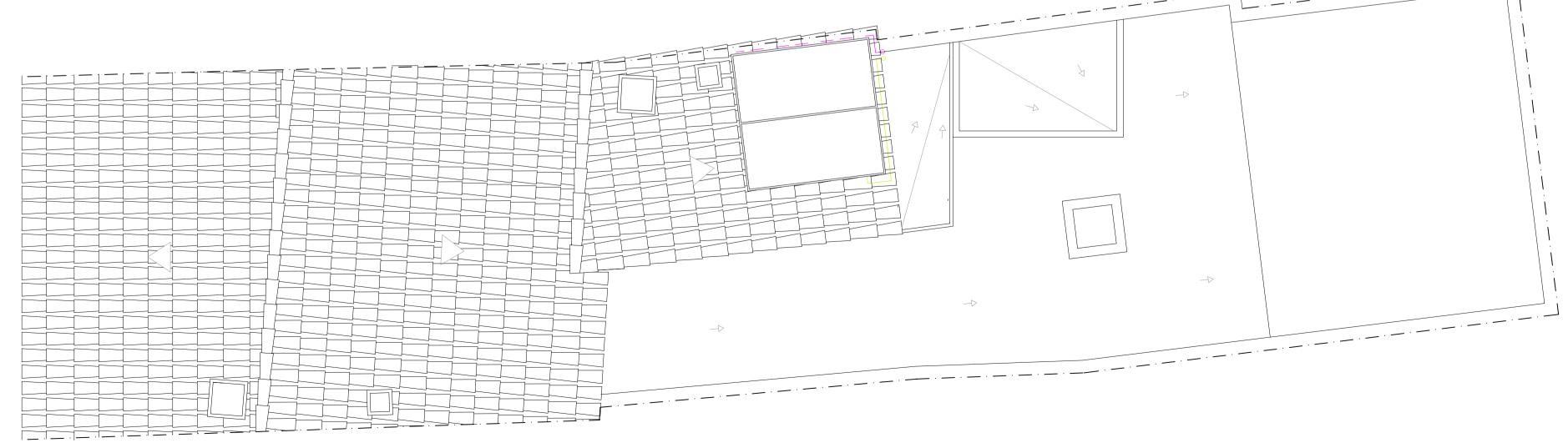




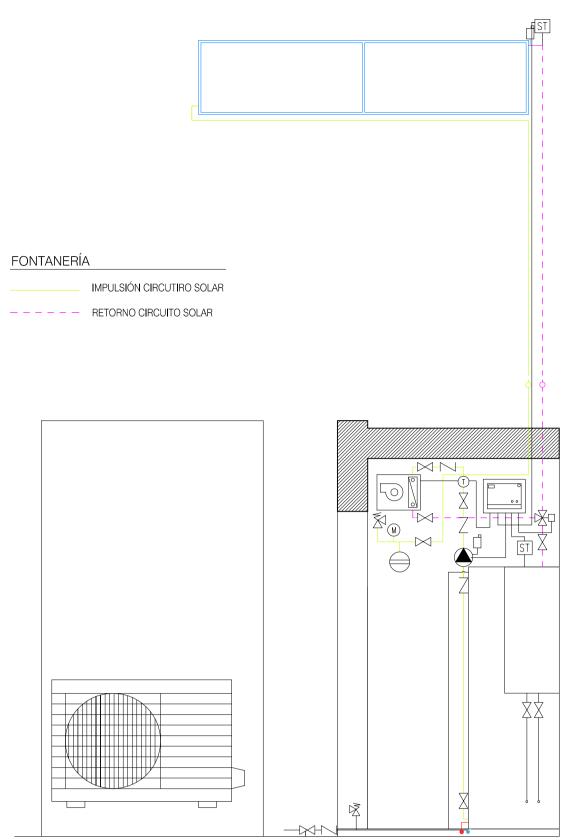
PLANTA BAJA



PLANTA PISO



PLANTA CUBIERTAS



CASETA INSTALACIONES

CONDUCTO AGUA FRIA CONDUCTO AGUA CALIENTE CONDUCTO DE RETORNO ACS CONDUCTO AGUAS GRISES MONTANTE AGUA FRÍA MONTANTE AGUA CALIENTE MONTANTE AGUAS GRISES GRIFO AGUA FRÍA GRIFO HIDROMEZCLADOR MANUAL VÁLVULA DE ANTIRETORNO LLAVE DE PASO VÁLVULA DE TRES VÍAS MOTORIZADAS GRUPO DE PRESIÓN A CUMULADOR ACS AS ACUMULADOR SOLAR HIDROKIT BC BOMBA DE CALOR	FONTANERÍA	
CONDUCTO DE RETORNO ACS CONDUCTO AGUAS GRISES MONTANTE AGUA FRÍA MONTANTE AGUA CALIENTE MONTANTE RETORNO MONTANTE AGUAS GRISES GRIFO AGUA FRÍA GRIFO HIDROMEZCLADOR MANUAL VÁLVULA DE ANTIRETORNO LLAVE DE PASO VÁLVULA DE TRES VÍAS MOTORIZADAS GRUPO DE PRESIÓN A CUMULADOR ACS AS ACUMULADOR SOLAR HIDROKIT		CONDUCTO AGUA FRIA
CONDUCTO AGUAS GRISES MONTANTE AGUA FRÍA MONTANTE AGUA CALIENTE MONTANTE RETORNO MONTANTE AGUAS GRISES GRIFO AGUA FRÍA GRIFO HIDROMEZCLADOR MANUAL VÁLVULA DE ANTIRETORNO LLAVE DE PASO VÁLVULA DE TRES VÍAS MOTORIZADAS GRUPO DE PRESIÓN A CUMULADOR ACS AS ACUMULADOR SOLAR HIDROKIT		CONDUCTO AGUA CALIENTE
MONTANTE AGUA FRÍA MONTANTE AGUA CALIENTE MONTANTE RETORNO MONTANTE AGUAS GRISES GRIFO AGUA FRÍA GRIFO HIDROMEZCLADOR MANUAL VÁLVULA DE ANTIRETORNO LLAVE DE PASO VÁLVULA DE TRES VÍAS MOTORIZADAS GRUPO DE PRESIÓN A CUMULADOR ACS AS ACUMULADOR SOLAR HIDROKIT		CONDUCTO DE RETORNO ACS
MONTANTE AGUA CALIENTE MONTANTE RETORNO MONTANTE AGUAS GRISES GRIFO AGUA FRÍA GRIFO HIDROMEZCLADOR MANUAL VÁLVULA DE ANTIRETORNO LLAVE DE PASO VÁLVULA DE TRES VÍAS MOTORIZADAS GRUPO DE PRESIÓN A CUMULADOR ACS AS ACUMULADOR SOLAR HIDROKIT		CONDUCTO AGUAS GRISES
MONTANTE RETORNO MONTANTE AGUAS GRISES GRIFO AGUA FRÍA GRIFO HIDROMEZCLADOR MANUAL VÁLVULA DE ANTIRETORNO LLAVE DE PASO VÁLVULA DE TRES VÍAS MOTORIZADAS GRUPO DE PRESIÓN A CUMULADOR ACS ACUMULADOR SOLAR H HIDROKIT	0	MONTANTE AGUA FRÍA
MONTANTE AGUAS GRISES GRIFO AGUA FRÍA GRIFO HIDROMEZCLADOR MANUAL VÁLVULA DE ANTIRETORNO LLAVE DE PASO VÁLVULA DE TRES VÍAS MOTORIZADAS GRUPO DE PRESIÓN A CUMULADOR ACS ACUMULADOR SOLAR H HIDROKIT		MONTANTE AGUA CALIENTE
GRIFO AGUA FRÍA GRIFO HIDROMEZCLADOR MANUAL VÁLVULA DE ANTIRETORNO LLAVE DE PASO VÁLVULA DE TRES VÍAS MOTORIZADAS GRUPO DE PRESIÓN A ACUMULADOR ACS AS ACUMULADOR SOLAR HIDROKIT		MONTANTE RETORNO
GRIFO HIDROMEZCLADOR MANUAL VÁLVULA DE ANTIRETORNO LLAVE DE PASO VÁLVULA DE TRES VÍAS MOTORIZADAS GRUPO DE PRESIÓN A ACUMULADOR ACS ACUMULADOR SOLAR H HIDROKIT	Θ	MONTANTE AGUAS GRISES
VÁLVULA DE ANTIRETORNO LLAVE DE PASO VÁLVULA DE TRES VÍAS MOTORIZADAS GRUPO DE PRESIÓN A ACUMULADOR ACS AS ACUMULADOR SOLAR H HIDROKIT	$\overline{\downarrow}$	GRIFO AGUA FRÍA
LLAVE DE PASO VÁLVULA DE TRES VÍAS MOTORIZADAS GRUPO DE PRESIÓN A ACUMULADOR ACS ACUMULADOR SOLAR H HIDROKIT	V	GRIFO HIDROMEZCLADOR MANUAL
VÁLVULA DE TRES VÍAS MOTORIZADAS GRUPO DE PRESIÓN A CUMULADOR ACS ACUMULADOR SOLAR H HIDROKIT	1	VÁLVULA DE ANTIRETORNO
GRUPO DE PRESIÓN A ACUMULADOR ACS AS ACUMULADOR SOLAR H HIDROKIT		LLAVE DE PASO
A ACUMULADOR ACS ACUMULADOR SOLAR H HIDROKIT		VÁLVULA DE TRES VÍAS MOTORIZADAS
AS ACUMULADOR SOLAR H HIDROKIT		GRUPO DE PRESIÓN
H HIDROKIT	A	ACUMULADOR ACS
	AS	ACUMULADOR SOLAR
BC BOMBA DE CALOR	Н	HIDROKIT
	ВС	BOMBA DE CALOR

NOTAS:

1) Los materiales utilizados para los tubos serán de polipropileno e irán bajo pavimento. (*Norma UNE ISO 15876:2004*).

2) El espesor mínimo del aislamiento para los conductos de ACS y retorno serán de 25mm y para los conductos de AFS de 20mm, según RITE Tabla 1.2.4.2.1 y Tabla 1.2.4.2.3 para ACS y AFS respectivamente

3) El diámetro nominal de retorno será de 16mm. Según CTE debe ser un 10% del agua de alimentación como mínimo (Apartado 4.4.2. 3a del DB HS-4).

4) Los tubos de alimentación de los aljibe, tanto para aguas grises como cisterna, se dispondrán a una distancia de 40mm por encima del nivel máximo de agua. El aliviadero se situará por debajo del punto de consumo, a unos 10cm, con una capacidad suficiente para evacuar un caudal doble del máximo previsto de entrada de agua. (HS-4 Apartado 3.3.3 Depósitos cerrados).

5) Todos los aparatos que se alimentan directamente de la distribución de agua, tales como lavabo, fregadero y pica, el nivel inferior de la llegada del agua verterá a 20mm, como mínimo, por encima del borde superior del recipiente. Los rociadores de ducha manual irán incorporados con un dispositivo antirretorno. (HS-4 Apartado 3.3.2 Puntos de consumo de alimentación directa).

6) Se dispondrá de elemento (definir elemento) que actúe de barrera antivapor para separar y proteger las tuberías y evitar daños por condensación. (*HS-4 Apartado 5.1.1.3.2 Protección contra las condensaciones*).

7) La bomba de impulsión irá sumergida.

TÍTULO DEL PROYECTO

ESTUDIO PARA LA REHABILITACIÓN DE VIVIENDA UNIFAMILIAR CARRER ALEGRIES, 4, T.M. SANTA MARGALIDA, ISL. BALERES

PLANO

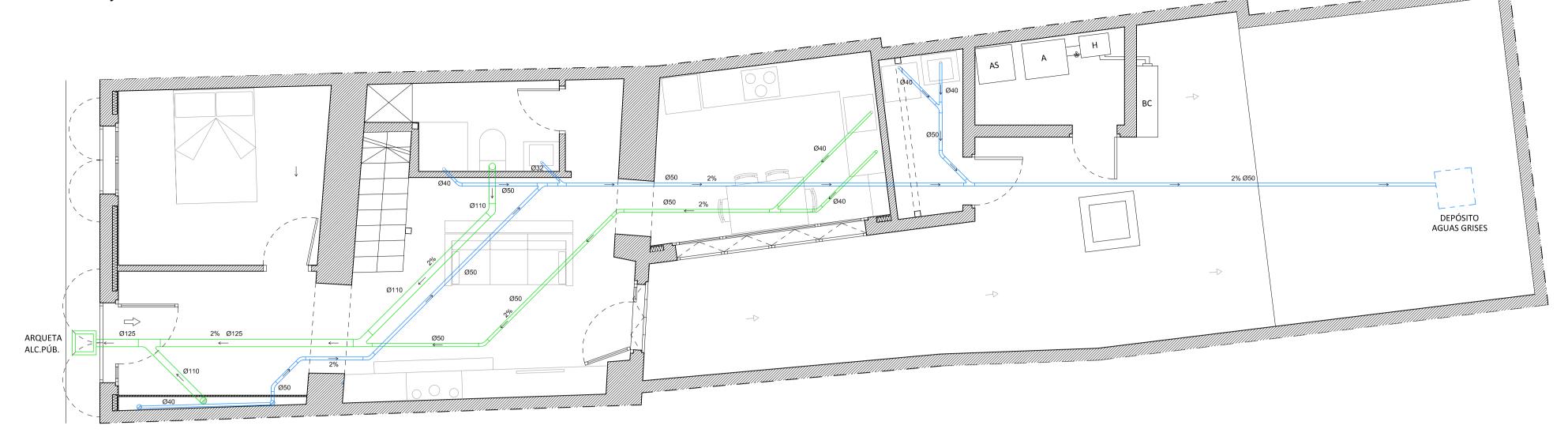
JULIO

ESTADO REFORMADO - FONTANERÍA

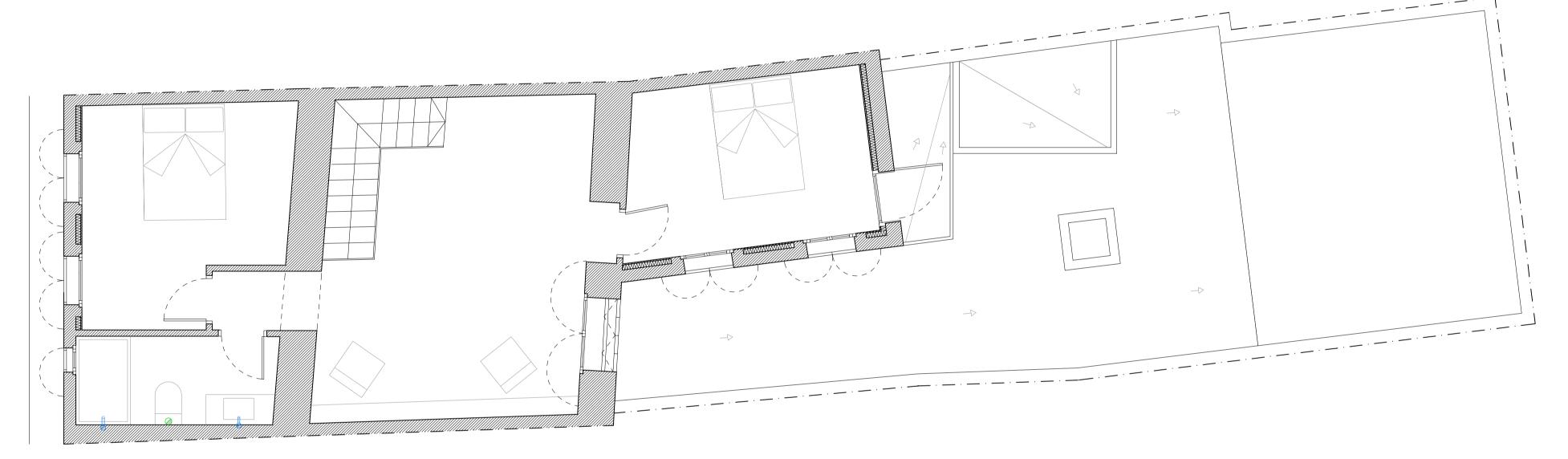
A1 - E 1/50 A3 - E 1/100 08 MIGUEL RIERA RIBAS

AUTORES DEL PROYECTO JUAN PABLO MARTÍN GARCÍA TUTOR DEL PROYECTO

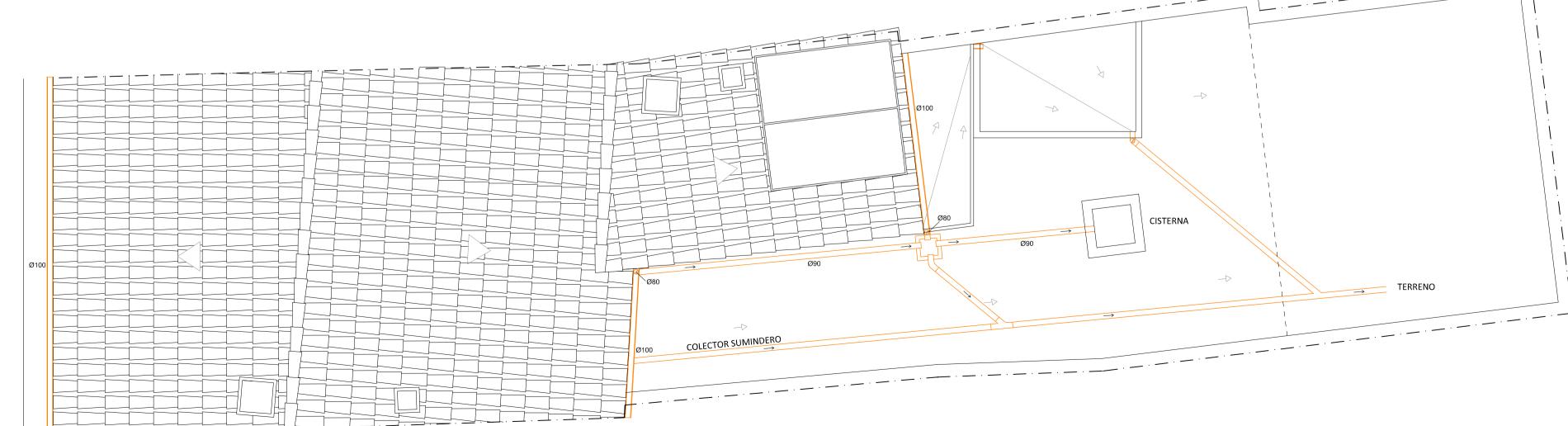




PLANTA BAJA



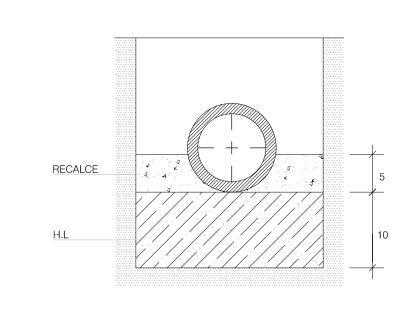
PLANTA PISO

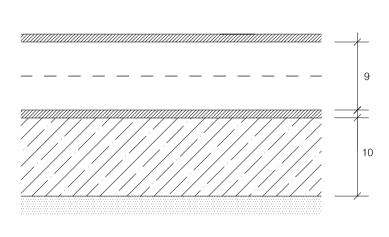


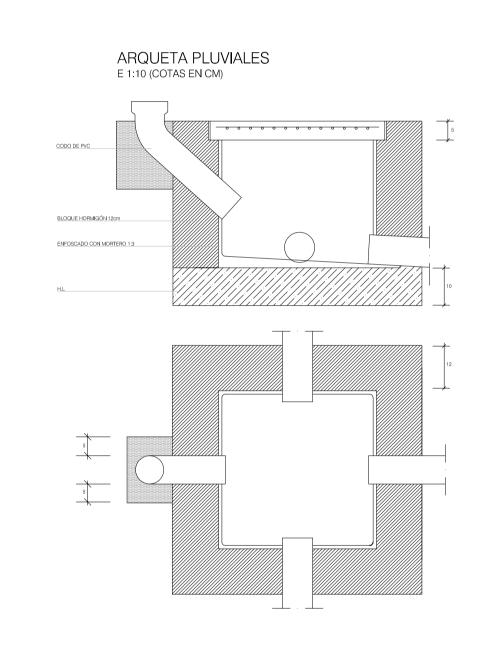
COLECTOR BAJO ACERA DESEMBOCA EN CALLE

PLANTA CUBIERTAS











* SE DEBERÁ TENER EN CUENTA DURANTE LA EJECUCIÓN DE LA OBRA, LA COLOCACIÓN DE LA VENTILACIÓN PRIMARIA

TÍTULO DEL PROYECTO

AUTORES DEL PROYECTO

TUTOR DEL PROYECTO

JULIO

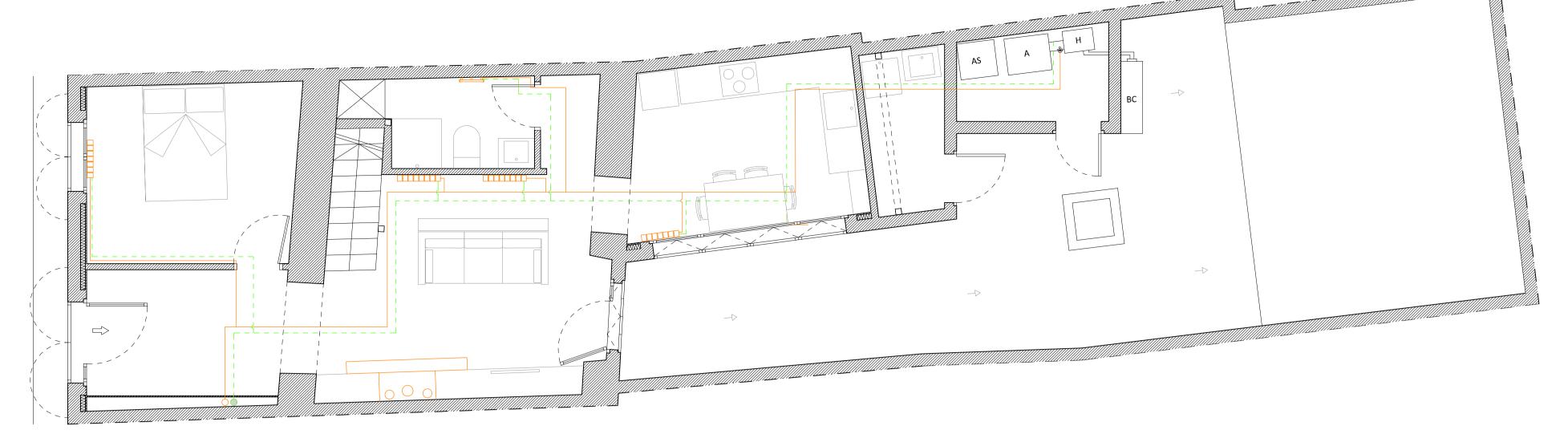
ESTUDIO PARA LA REHABILITACIÓN DE VIVIENDA UNIFAMILIAR CARRER ALEGRIES, 4, T.M. SANTA MARGALIDA, ISL. BALERES

PLANO ESTADO REFORMADO - SANEAMIENTO Y PLUVIALES

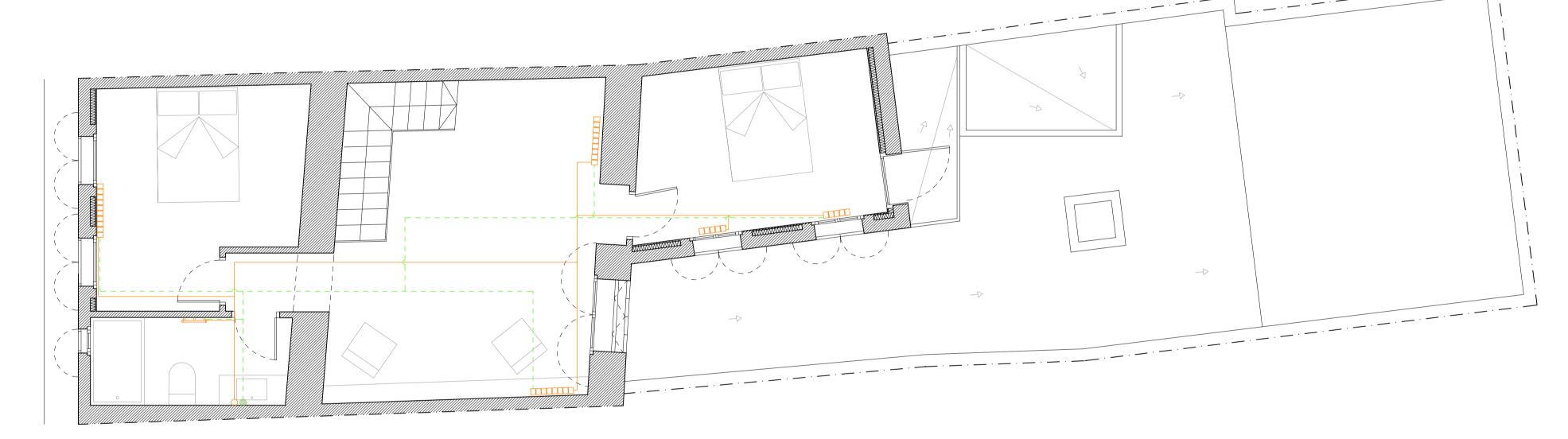
A1 - E 1/50
A3 - E 1/100

MIGUEL RIERA RIBAS JUAN PABLO MARTÍN GARCÍA

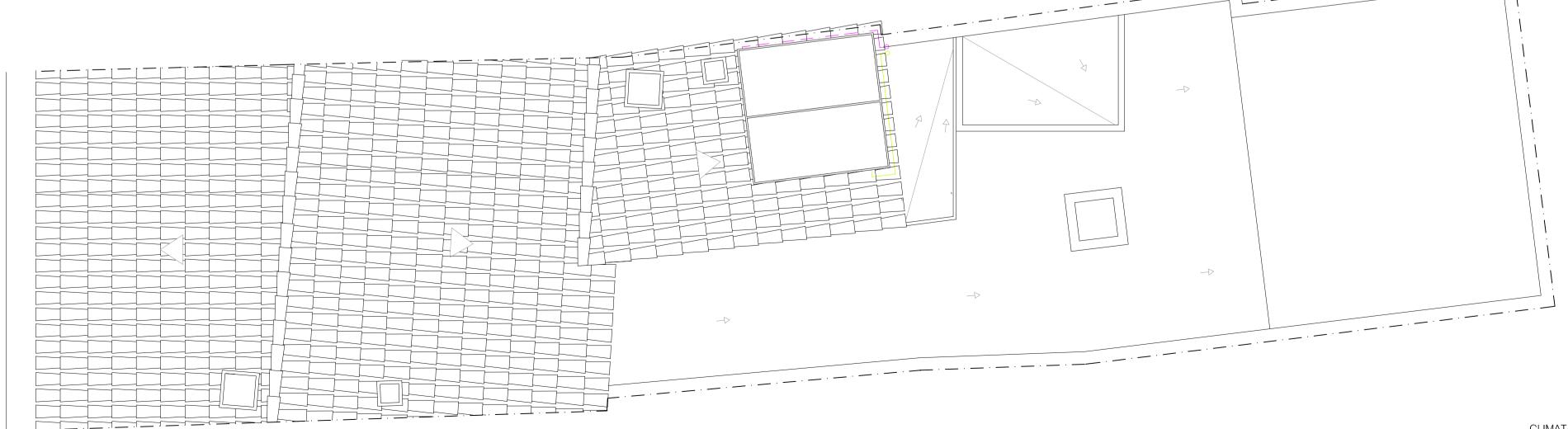




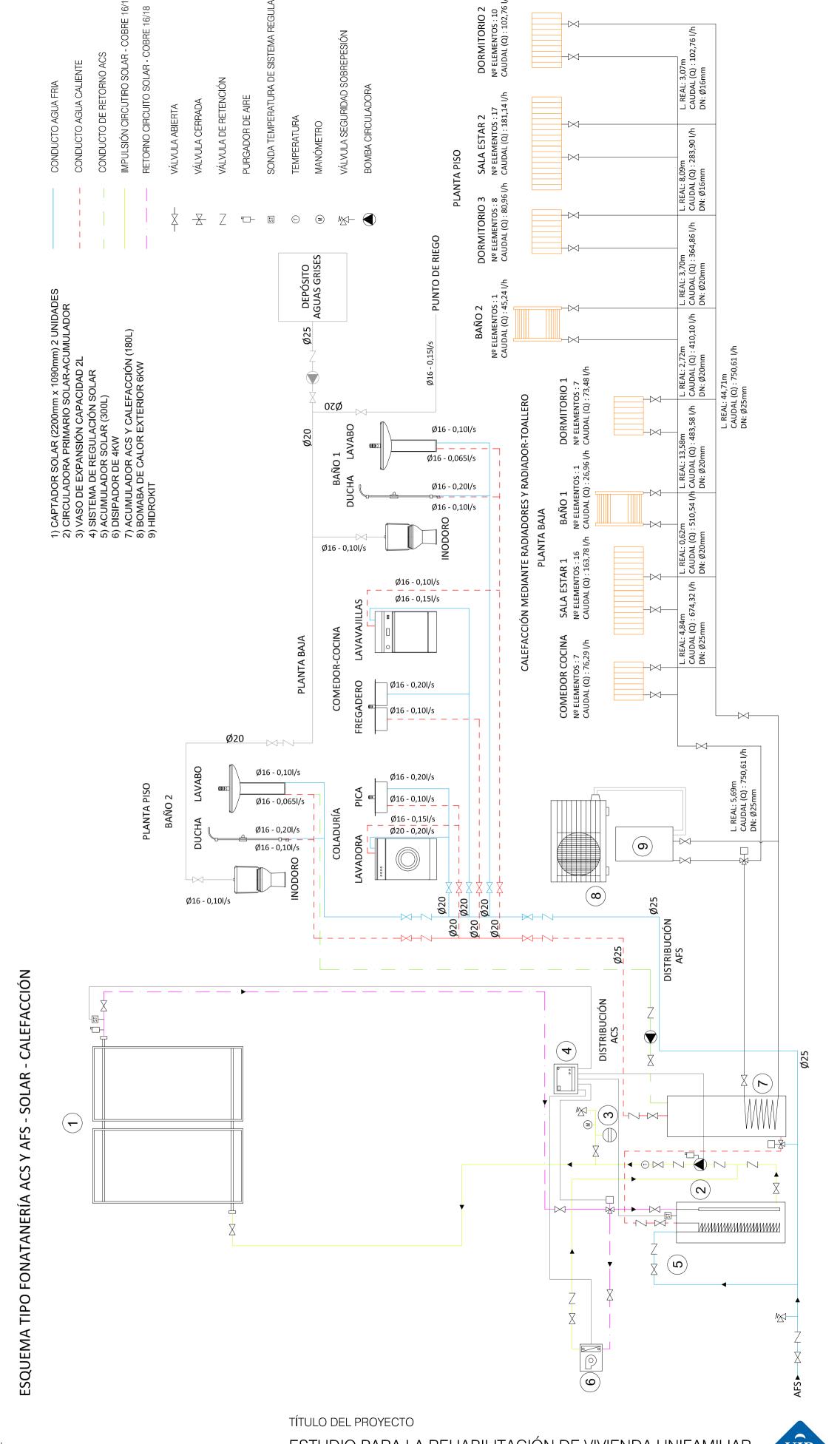
PLANTA BAJA



PLANTA PISO



PLANTA CUBIERTAS



CLIMATAIZACIÓN

— CONDUCTO DE IMPULSIÓN - - - - - CONDUCTO DE RETORNO CIRCUITO DE IMPULSIÓN CHIMENEA BIOMASA

RADIADOR TOALLERO

ACUMULADOR ACS ACUMULADOR SOLAR

BOMBA DE CALOR

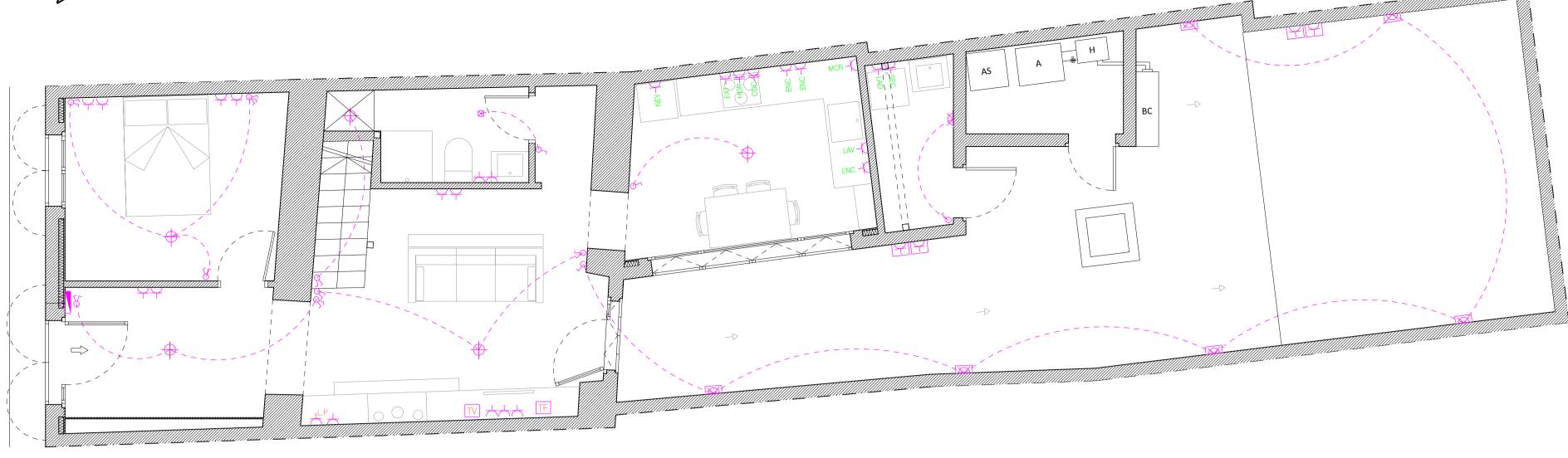
ESTUDIO PARA LA REHABILITACIÓN DE VIVIENDA UNIFAMILIAR VÁLVULA DE TRES VÍAS MOTORIZADAS CARRER ALEGRIES, 4, T.M. SANTA MARGALIDA, ISL. BALERES PLANO

JULIO

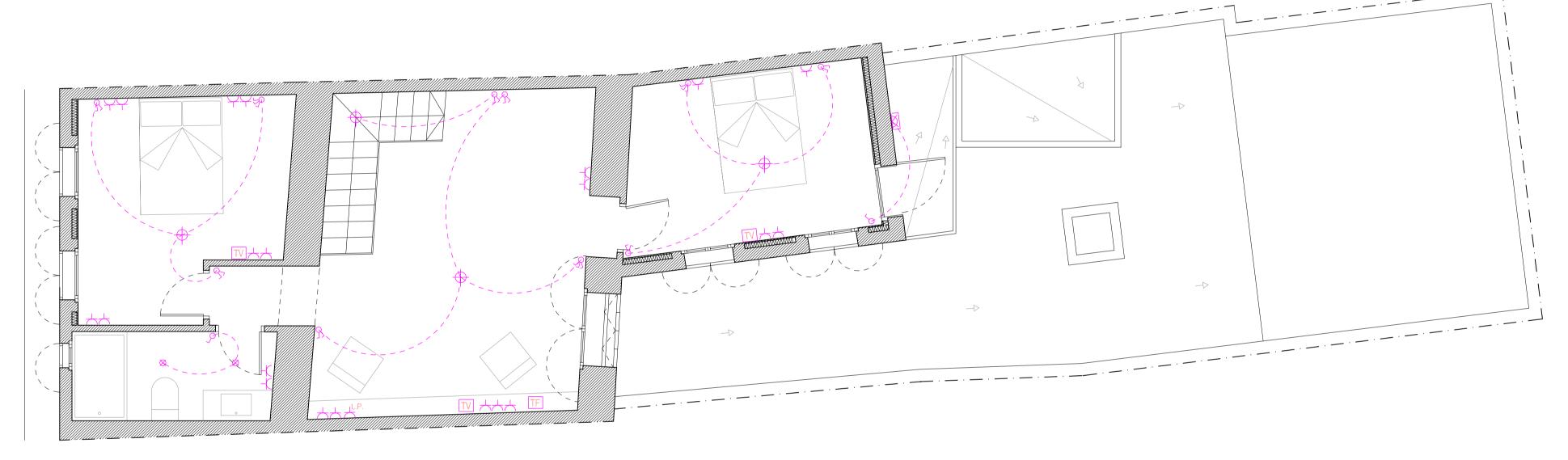
ESTADO REFORMADO - CLIMATIZACIÓN AUTORES DEL PROYECTO TUTOR DEL PROYECTO

A1 - E 1/50 A3 - E 1/100 10 MIGUEL RIERA RIBAS JUAN PABLO MARTÍN GARCÍA

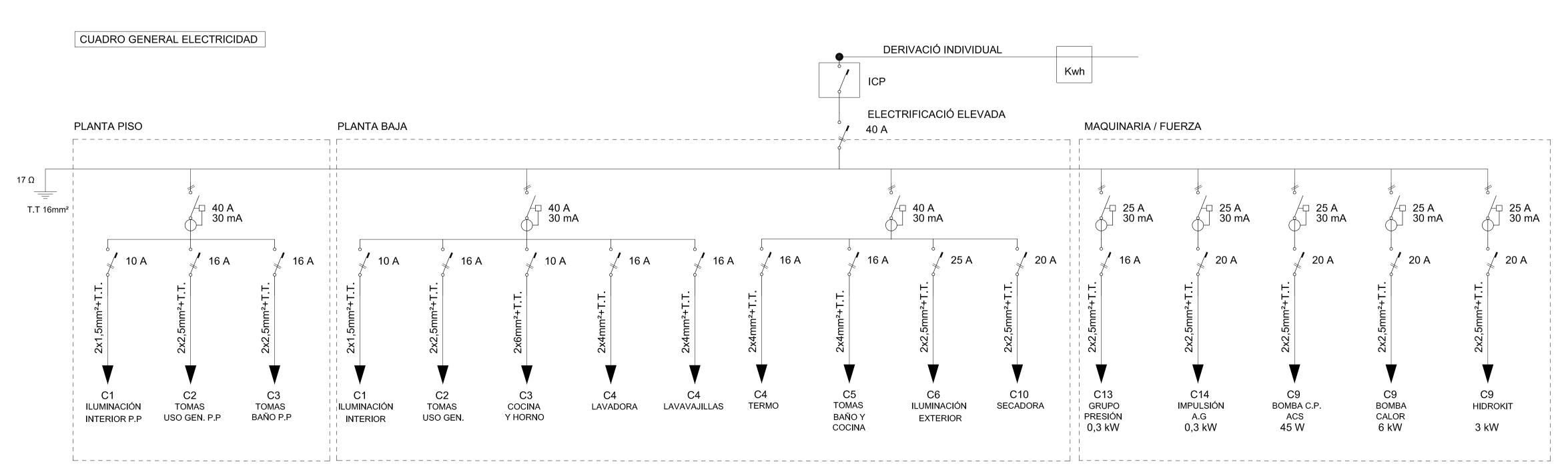




PLANTA BAJA



PLANTA PISO



TENSIÓN : 230V POTENCIA PREVITA: 28422 W Cs = 0,305 POTENCIA DEMANDADA: 8669 W POTENCIA A CONTRATAR: 9200 W POTENCIA MÁX. ADMISIBLES: 9200 W e MÁX: 5,07 V (2,60%) соѕ Ф: 1

ELEC.	TRCIDAD	BASE DE ENCHUFES
	CUADRO GRAL. DE DISTRIBUCION	CAL CALDERA
\oplus	PUNTO DE LUZ EN TECHO	LAD LAVADORA
Ø	PUNTO DE LUZ	SEC SECADORA
\overline{X}	PUNTO DE LUZ EN PARED	EXT EXTRACTOR
L [XX]	PUNTO DE LUZ ESTANCO EN PARED	> EXT
5	INTERRUPTOR SIMPLE	HORNO HORNO
8	INTERRUPTOR CONMUTADOR	H _{COC} COCINA
8	INTERRUPTOR DE CRUCE	MCR MICROONDAS
$\overline{\bot}$	BASE DE ENCHUFE 16A	LAV LAVAVAJILLAS
	BASE DE ENCHUFE ESTANCO 16A	NEV NEVERA
L.P.	BASE DE ENCHUFE 16A LAMPARA DE PIE	ENC ENCIMERA
TV	TOMA DE TELEVISION	
TF	TOMA DE TELEFONO	

TÍTULO DEL PROYECTO

AUTORES DEL PROYECTO

JULIO

ESTUDIO PARA LA REHABILITACIÓN DE VIVIENDA UNIFAMILIAR CARRER ALEGRIES, 4, T.M. SANTA MARGALIDA, ISL. BALERES

PLANO ESTADO REFORMADO - ELECTRICIDAD

A1 - E 1/50 A1 - E 1/50 A3 - E 1/100 **1 1**

MIGUEL RIERA RIBAS JUAN PABLO MARTÍN GARCÍA

TUTOR DEL PROYECTO

		_	_	_

FORJADO CUBIERTA



CONDUCTO EXTRACCIÓN K 15x15cm (Ø125mm) CONDUCTO EXTRACCIÓN CHIMENEA Ø180mm

TUTOR DEL PROYECTO

MIGUEL RIERA RIBAS JUAN PABLO MARTÍN GARCÍA JUAN MUÑOZ GOMILA

AUTORES DEL PROYECTO

ESTADO REFORMADO - ESTRUCTURA / VENTILACIÓN A3 - E 1/100 12

ESTUDIO PARA LA REHABILITACIÓN DE VIVIENDA UNIFAMILIAR CARRER ALEGRIES, 4, T.M. SANTA MARGALIDA, ISL. BALERES

TÍTULO DEL PROYECTO

TEGAS TONDOLINE.	0,00	,		
SOBRECARGA DE USO:	1,00	kN/m²		
NIEVE:	0,20	kN/m²		VIGUETA
CARGA TOTAL:	2,45	kN/m²	0.60	MADERA
		CARAC	TERÍSTICAS DEL FORJADO	
Tipo vigueta	C24		Tipo de apoyo	Apoyo directo
Escuadría	25 x 10 cr	m	Interejes	60 cm
Piezas entrevigado	Termochi	p (12/80/19)	Sopandas	NO
Conectores	No			

Material vigueta Hormigon armado		Interejes	70 cms.
Sello calidad viguetas	Si	Sopandas	sí
Piezas entrevigado	Hormigon hourdis 6	0x20x20 Armado capa comp.	Mallazo ø6 0.15x0.15
	FOR	JADO CUBIERTA INCLINADA	
CARGAS	S	TEJA ARABE TOMADA CON ESPUMA POLIURETANO	ONDULINE
PANEL TERMOCHIP:	0,45 kN/m²	VIGUETA DE MA	ADERA TERMOCHIP
TEJAS+ONDULINE:	0,80 kN/m²		

	PESO PROPIO FORJADO:	3,38	kN/m²	BOVEDILLAS	MALLAZO Ø6 15x15	CARA DE COMPRESIÓN 4	Ω
	SOLADO:	1,00	kN/m²		90 10210	CAPA DE COMPRESIÓN	20.0 0-
	SOBRECARGA DE USO:	1,00	kN/m²		'		22
	CARGA TOTAL:	5,38	kN/m²	Jo.12	//	12 10.12	* + + +
_				* -	— 0.70 —	<u> </u>	
_			CARA	CTERÍSTICAS DI	EL FORJADO		
	Tipo vigueta	No portante		Tipo de	ароуо	Apoyo directo	
	Material vigueta	Hormigon armado		Intereje	3	70 cms,	
	Sello calidad viguetas			Sello calidad viguetas Si So		Sopand	as
	Piezas entrevigado	Hormigon ho	ourdis 60	x20x20 Armado	сара сотр.	Mallazo ø6 0.15x0.15	

		FORJ	ADO TECHO CASETA INSTALACIONES		
CARGAS			SECCION TIPO DEL FORJADO		
			VIGUETA SEMIRRESISTENTE		
PESO PROPIO FORJADO:	3,38	kN/m²	BOVEDILLAS MALLAZO Ø6 15x15 CAPA DE COMPRESIÓN S		
SOLADO:	1,00	kN/m²	Ø6 15x15 CAPA DE COMPRESIÓN 8		
SOBRECARGA DE USO:	1,00	kN/m²			
CARGA TOTAL:	5,38	kN/m²			
			[0.12] [0.12] [0.12]		
			0.70 - 0.70 - 1		

TABLA DE	PESOS DE BARRAS		
Ø(mm)	PESO (Kg/m)		
6	0.22		
8	0.40		
10	0.62		
12	0.89		
16	1.58		
20	2.47		

CARACTERÍSTICAS Y ESPECI	FICACIONES DEL HORMIGÓN. C	DEFICIENTES DE PONDERACIÓN	
ZONA: forjado. HA-25/	ACERO B-500-S		
ÁRIDOS Clase Machacado	A los 28 dias 25 N/mm	Limite elástico 500 N/mm²	
Tamaño máximo del árido 20 mm DOSIFICACIÓN Tipo de cemento CEM I	ENSAYOS DE CONTROL		
Relación agua/cemento 0.60 Contenido mínimo de cemento 250 Kg/m³	Edad de rotura 7 y 28 dia	RECUBRIMIENTOS NOMINALES Recubrimientos según las clases de exposiciones.	
DOCILIDAD Consistencia Blanda	Z de reservi	Clase de exposición lla 35mm Clase de exposición llb 40mm	
Compactación Vibrado mecánico Asiento en el		Clase de exposición IIIa, IIIb y IV 45mm Clase de exposición IIIc 50mm Terreno 70mm	

CARACTERÍSTICAS `	Y ESPECIF	ICACIONES DEL HO	DRMIGÓN. C	
ZONA: forjado.	HA-25/	B/20/IIa		
ÁRIDOS		RESISTENCIA CARACTERÍSTICA		
Clase	Machacado	A los 7 dias A los 28 dias	17.5 N/mm 25 N/mm	
Tamaño máximo del árido	20 mm			
DOSIFICACIÓN		ENSAYOS DE C	ONTROL	
Tipo de cemento	CEM I	Nivel	Estadistic	
Relación agua/cemento	0.60	Clase de probeta Edad de rotura	Cilíndrio 7 y 28 dio	
Contenido mínimo de cemento	250 Kg/m³		,	
		Número de probetas	1 a 7 dia 3 a 28 dia	
DOCILIDAD		por cada serie: 6	2 de reserv	



PLANTA CIMENTACIÓN

10x20cm

10x20cm

10x20cm

10x20cm

10x20cm

10x20cm

FORJADO PLANTA BAJA

PILAR: TUBO SECCION CUADRADA 10x10cm

ZAPATA CORRIDA 45x50

PILAR: TUBO SECCION CUADRADA 10x10cm

PILAR: TUBO SECCION CUADRADA 10x10cm

ZAPATA AISLADA 80x80

VIGA DE ATADO 40x40

PILAR: TUBO SECCION CUADRADA 10x10cm

ZAPATA CORRIDA 45x50

ZAPATA COMBINADA 140x70

10x20cm

10x20cm

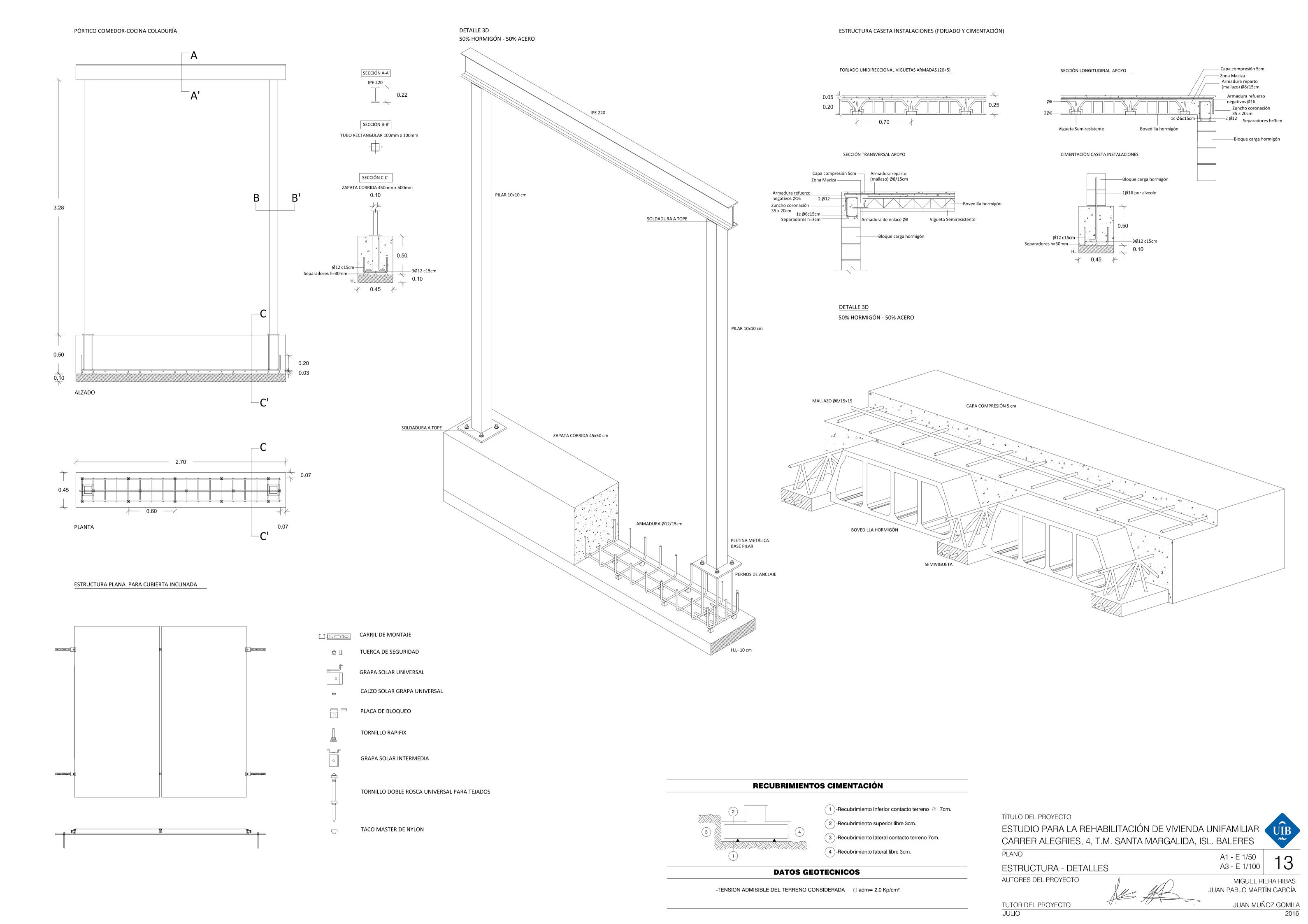
10x20cm

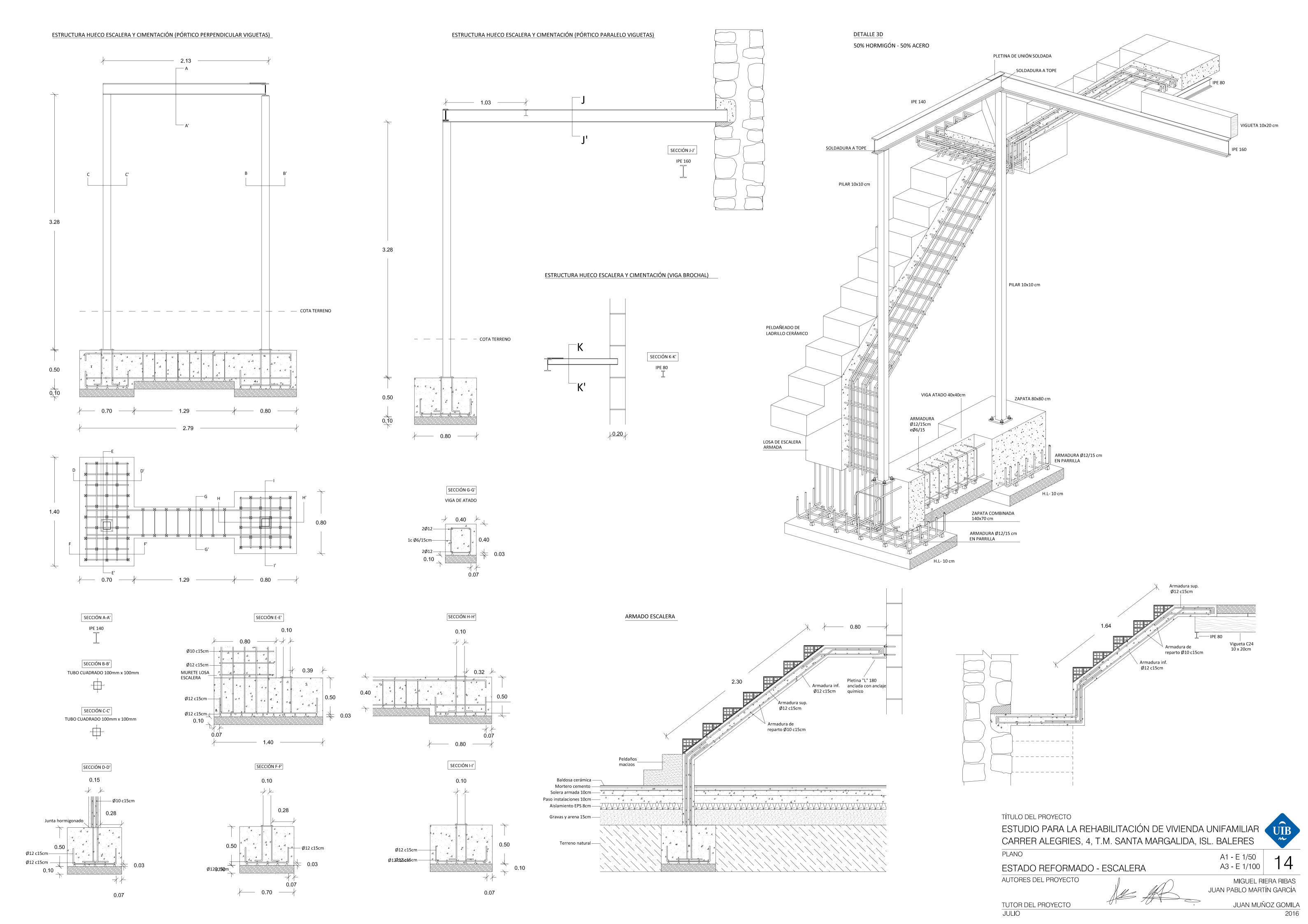
10x20cm

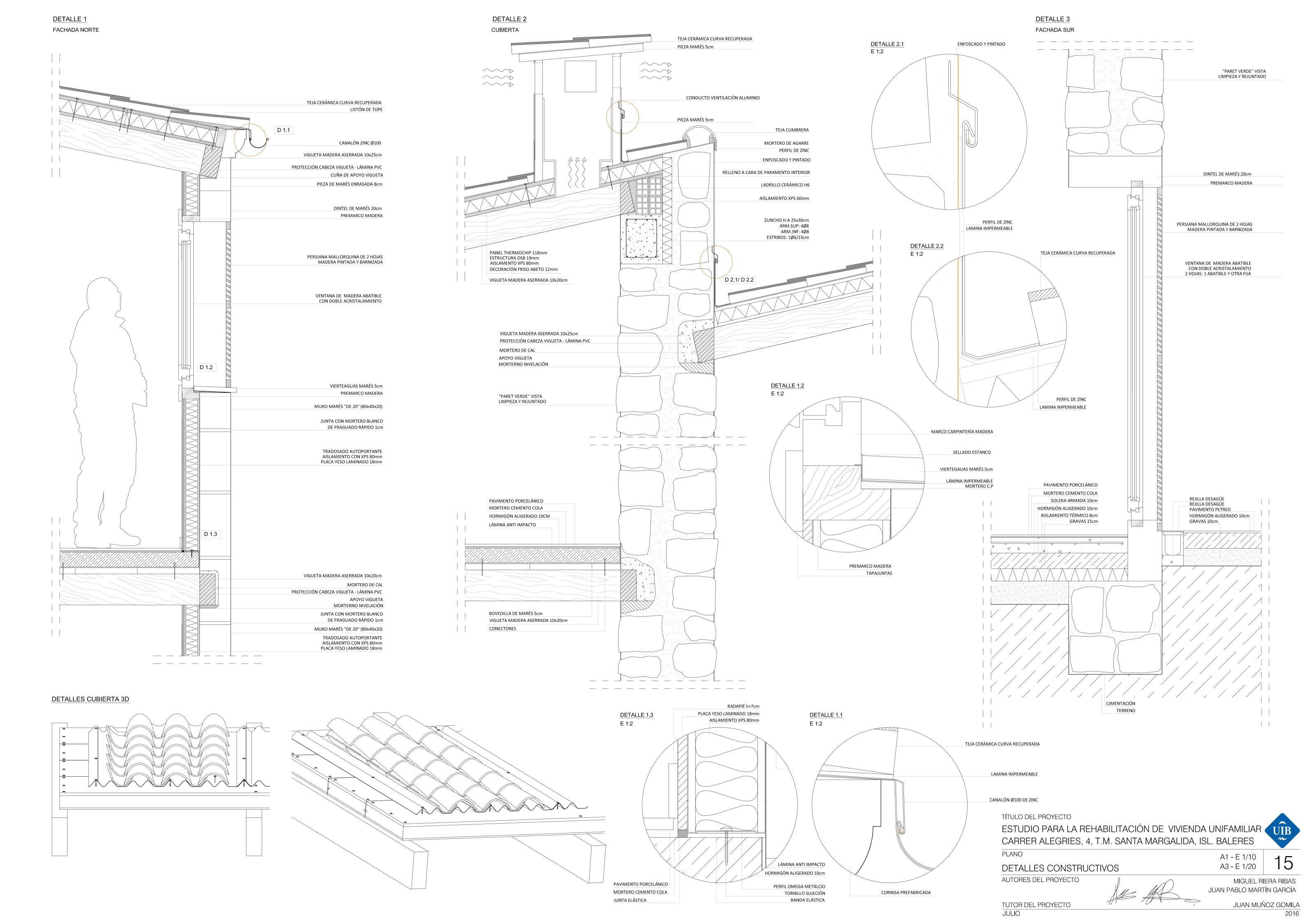
10x20cm

10x25cm

10x25cm











PI1

2.152.10

→ 0.70 |

├ 0.80 →

- PUERTA LISA 1 HOJA

B1 1UD.

- ABERTURA BATIENTE

ESPESOR 3,5cm

- CARP: MADERA PINOTEA MACIZA LACADO BLANCO

ACABADOS

V2

→ 0.68 ← 0.70 ←

- R Paramentos verticales interiores
- R1 Guarnecido maestreado de peliescayolan y enluecido yeso fino. Pintura plástica mate liso (dos manos), color blanco. * Pintura plástica mate liso (dos manos), color blanco, sobre placa yeso
- R2 "Paret verda" vista, con rejuntado de mortero de cemento, incluso ∫reparación de la superficie, sellado juntas y limpieza.
- R3 Alicatado con baldosa gres porcelánico de 37.5 x 25cm, color "beig marazzi" o similar, tomado con cemento cola C1 (doble encolado) y rejuntado con mortero de juntas CG2
- R4 Alicatado con azulejo cerámico de gran formato 100x60cm, color blanco, tomado con cemento cola C2 (doble encolado) y rejuntado con lechada cemento blanco, una hilada única a partir de la encimera.
- R5 Alicatado con azulejo monococión de 20x10cm, color blanco mate liso, tomado con mortero cemento portland 1:4 y rejuntado con lechada cemento blanco,

T - Paramentos horizontales, techos

- (T1) Entrevigado piezas de marés de Santanyi de 60x40cm y 4cm de espesor, rejuntado con mortero de yeso.
- T2) Cara interior (sándwich Termochip TFH) panel decorativo con friso de abeto de 12mm de espesor
- Falso techo continuo adosado, liso con estrutura metálica, formado por placa de yeso laminado H, hidrofugado.
- Guarnecido sin maestrear y enlucido directo bajo forjado. Pintura plástica mate liso (dos manos), color blanco.

- S Pavimentos y suelos
- S1 Solado con baldosa de gres porcelánico "estilo rústico" 80x80, color arena o similar, tomado con cemento cola tipo C2 (doble encolado), rejuntado con mortero de juntas CC2.
- Paviemento continuo de hormigón HM-25 con un espesor de 4cm, con acabado "lavado-insitu-rugoso" y árido visto.
- Pavimento continuo de hormigón HM-25 de 4cm de espesor, con maestreado preparado para pulido y abrillantado.
- S4) Solado con baldosa de alfarero de barro cocido de 20x20cm tipo mallorquín, tomado con mortero cemento portland 1:4. Y en su caso, encintado perimetral mediante piezas con goterón
- Revestimiento continuo de microcemento, mestreado y pulido, color gris claro mate.
- S6) Zona ajardinada

F - Paramentos verticales exteriores

- F1 Enfoscado maestrado con mortero cemento portland y acabado en tonos claros, a determinar por la propiedad.
- F2 "Paret verda" vista, con rejuntado de mortero de cemento impermeable, incluso reparación de la superficie, sellado juntas y limpieza.

PLANTA BAJA

1.35

- PUERTA CRISTALERA 1 HOJA

- PERSIANAS: TIPO "MALLORQUINA"

CARP: MADERA DE IROKO TRATADA CON ACEITE DE

MADERA ABETO PARA PINTAR

FIJAS CEPILLADAS A LA CARA

TRATADA EN AUTOCLAVE CON LAMAS

- ABERTURA BATIENTE - LATERAL VIDRIADO

V1

1.15

→ 0.58 🖈 0.56 → 0.56 → 0.58 →

- VENTANA DOBLE HOJA

- PERSIANAS: TIPO "MALLORQUINA"

- VIDRIO: 6/12/6

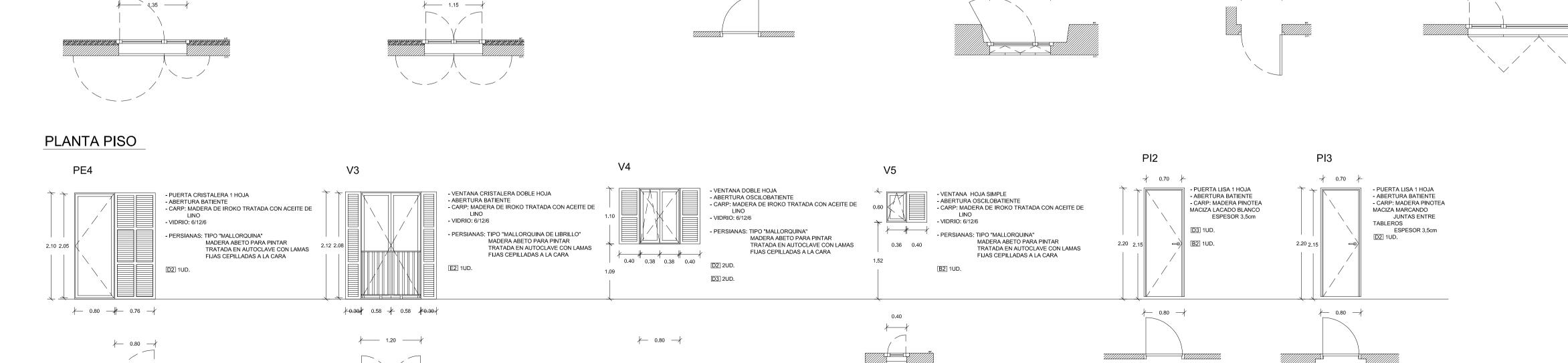
- ABERTURA OSCILOBATIENTE - CARP: MADERA DE IROKO TRATADA CON ACEITE DE

MADERA ABETO PARA PINTAR

FIJAS CEPILLADAS A LA CARA

TRATADA EN AUTOCLAVE CON LAMAS

PE1



PE2

2.20 2.15

1.20

- PUERTA CRISTALERA 1 HOJA

- CARP: MADERA DE IROKO TRATADA CON ACEITE DE

TRATADA EN AUTOCLAVE CON LAMAS FIJAS CEPILLADAS A LA CARA

- PERSIANAS: TIPO "MALLORQUINA DE LIBRILLO" MADERA ABETO PARA PINTAR

- ABERTURA BATIENTE

- VIDRIO: 6/12/6

PE3

├ 0.80 **├**

- PUERTA 1 HOJA - ABERTURA BATIENTE

- PERSIANA: TIPO "MALLORQUINA"

MADERA ABETO PARA PINTAR
TRATADA EN AUTOCLAVE CON LAMAS

FIJAS CEPILLADAS A LA CARA

PUER	OR	5 L	JD.	
VENT	ANA		8 L	JD.
L			18 เ	JD.
	PE	V		
UD.	PE1: 1 UD.	V1: 1 L	JD.	
UD.	PE2: 1 UD.	V2: 1 L	JD.	
UD.	PE3: 2 UD.	V3: 1 L	JD.	
	PE4: 1 UD.	V4: 4 L	JD.	
		V5: 1 L	JD.	
	VENTAL UD. UD.	VENTANA L PE UD. PE1: 1 UD. UD. PE2: 1 UD. UD. PE3: 2 UD.	PE V UD. PE1: 1 UD. V1: 1 U UD. PE2: 1 UD. V2: 1 U UD. PE3: 2 UD. V3: 1 U PE4: 1 UD. V4: 4 U	VENTANA 8 U PE V UD. PE1: 1 UD. V1: 1 UD. UD. PE2: 1 UD. V2: 1 UD. UD. PE3: 2 UD. V3: 1 UD.

PUERTA INTERIOR

- VENTANAS LATERALES SIMPLES

- CARP: MADERA DE IROKO TRATADA CON ACEITE DE

MADERA ABETO PARA PINTAR TRATADA EN AUTOCLAVE CON LAMAS

FIJAS CEPILLADAS A LA CARA

- PERSIANAS: TIPO "MALLORQUINA CORREDERA"

- ABERTURA OSCILOBATIENTE

- CENTRO VIDRIADO

- VIDRIO: 6/12/6

TÍTULO DEL PROYECTO

AUTORES DEL PROYECTO

PLANO

JULIO

ESTUDIO PARA LA REHABILITACIÓN DE VIVIENDA UNIFAMILIAR UIB CARRER ALEGRIES, 4, T.M. SANTA MARGALIDA, ISL. BALERES

5 UD.

CARPINTERÍA Y ACABADOS

A1 - E 1/50 A3 - E 1/100

MIGUEL RIERA RIBAS JUAN PABLO MARTÍN GARCÍA

TUTOR DEL PROYECTO

XI. ANEJOS A LA MEMORIA (AM)

AM 1. DESCRIPCIÓN ESTADO ACTUAL

1. DESCRIPCIÓN ESTADO ACTUAL

El edificio por el cual se realiza un estudio de rehabilitación, está situado en el casco antiguo de Santa Margalida, concretamente en Carrer Alegríes nº 4.

Esta edificación medianera, según Catastro, data del 1890, aunque muy probablemente sea anterior. La forma del edificio es rectangular y consta de planta baja y planta piso con un patio situado detrás del edificio. Las principales dependencias se encuentran en planta baja, como puedan ser el dormitorio principal situado justo a la entrada, la sala-estar y la cocina. En la planta piso, subiendo la escalera situada en la medianera de la sala-estar, en el primer descansillo, vemos otro dormitorio y siguiendo el otro tramo de la escalera encontramos un espacio diáfano que muy probablemente se usara para almacenar la cosecha del año. En la misma planta y separada por el muro de carga, encontramos otra sala parecida a la anterior pero elevada unos 40cm.

En el patio, encontramos diferentes anexos como "l'Escusat" y una "Soll" en el fondo del solar. Antiguamente los baños de la época, se situaban al exterior de la edificación y no como en la actualidad. "L'escussat" también llamado "lloc comú" iba directamente al "femer" y normalmente había una olla con cenizas para desinfectar. Este anexo se situaba en el corral a una distancia prudencial de la edificación.

La "Soll" está situada al fondo del solar y está construida mediante mampostería de piedra en seco, como una caseta de "roter", que son de las más antiguas. Los bebederos y comederos están situados en el mismo muro, actualmente esta caseta está muy deteriorada.

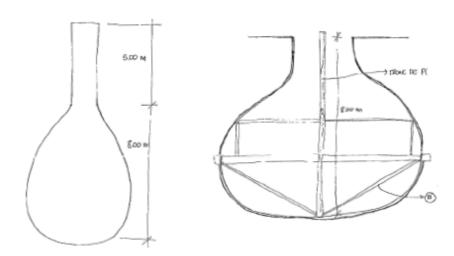
La fachada principal consta de 4 aperturas, tres de ellas son ventanas y la otra es la puerta principal, además dispone de huecos en el muro de marés, que antiguamente servían para colocar los andamios (ver anexo fotográfico: foto 03). La ventana de la planta baja, es alargada y da al dormitorio, la puerta principal también es más alta que ancha de 2,70m aproximadamente. Las dos ventanas que hay en la planta piso son de pequeñas dimensiones y están justo encima de las de planta baja. En la fachada posterior, encontramos una ventana en "paret verda" y dos en el muro de marés, una en la cocina y otra en el dormitorio de arriba de dimensiones similares.

El sistema constructivo de este tipo de vivienda se basa en muros de carga de "paret verda" y de marés. Estos muros tienen una excavación, pero no tienen cimentación, excepto la de marés que tiene una pieza del mismo material colocada en plano, en "paret verda" la misma pared ya es la propia cimentación.

Las cubiertas están formadas por viguetas de madera, que pueden estar cortadas o pueden ser el mismo tronco, bovedilla cerámica plana, rastreles de madera o "perllongues" y la teja cerámica curva encima.

Uno de los elementos tradicionales que hay en el patio para la captación del agua, es la cisterna. Antiguamente, este elemento era muy importante ya que proporcionaba agua para beber, ducharse, etc.

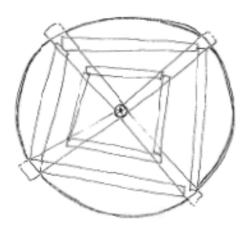
La sección de la cisterna tiene forma de pera, porque así, durante la excavación ya tenía el sistema resistente. Entonces, la excavación ya es la propia cubierta. Si el terreno era flojo se realizaba un encofrado de marés. Probablemente, el revestimiento sea a base de cal y grava, con un revestimiento final de "trispol" para impermeabilizar. La profundidad que puede alcanzar dicha cisterna puede ser de 13m, 5m de cuello y 8m de pera.



(B) Servía para colocar el andamiaje sin tener que agujerear la cisterna. Se usaba cuando se tenía que hacer una reparación del enfoscado. Para el andamiaje, una vez acabado de picar, se ponía un tronco de pino, largo y se clavaban unas tablas transversales que aguantaban unos tableros para poder enfoscar todo el interior.

Al fondo de la cisterna se deposita el lodo. Este lodo actúa como imán para las partículas en suspensión. Actualmente esta cisterna está deteriorada y dispone de una tapa ventilada.

Vista en planta sería:



Esta cisterna recibía el agua del corral que actualmente no está empedrado. Normalmente, no se podía conducir el agua que se recogía de la primera vertiente, ya que no se podían pagar las conducciones. Aunque en esta edificación, para aprovechar la recogida del agua de la primera vertiente, se recoge con un tubo de zinc visto que pasa por el centro de la casa.

AM 2. FOTOGRAFÍAS ESTADO ACTUAL

1. FACHADA PRINCIPAL DEL EDIFICO



2. ENTRADA PRINCIPAL Y VENTANA DORMITORIO

3. PLANTA PISO



4. ENTRADA PRINCIPAL



5. DORMITORIO PLANTA BAJA



6. SALA ESTAR



7. COCINA



8. DORMITORIO PLANTA PISO







10. SALA 1





11. SALA 2



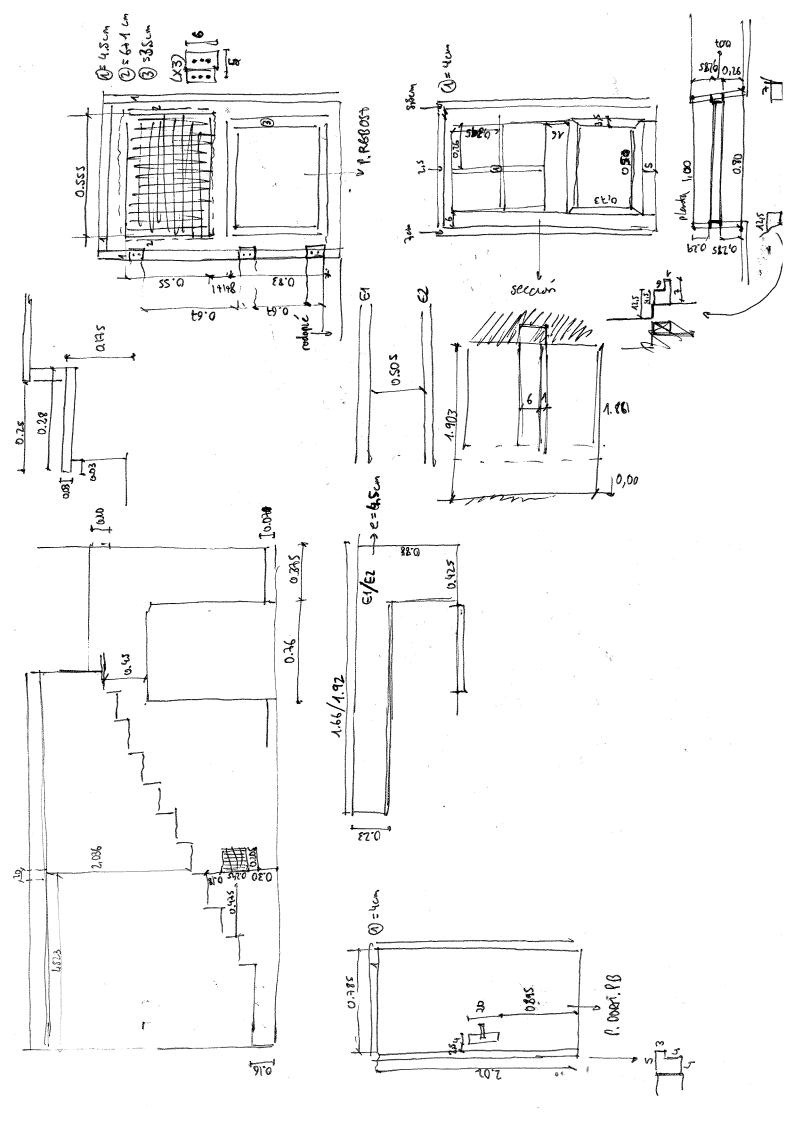


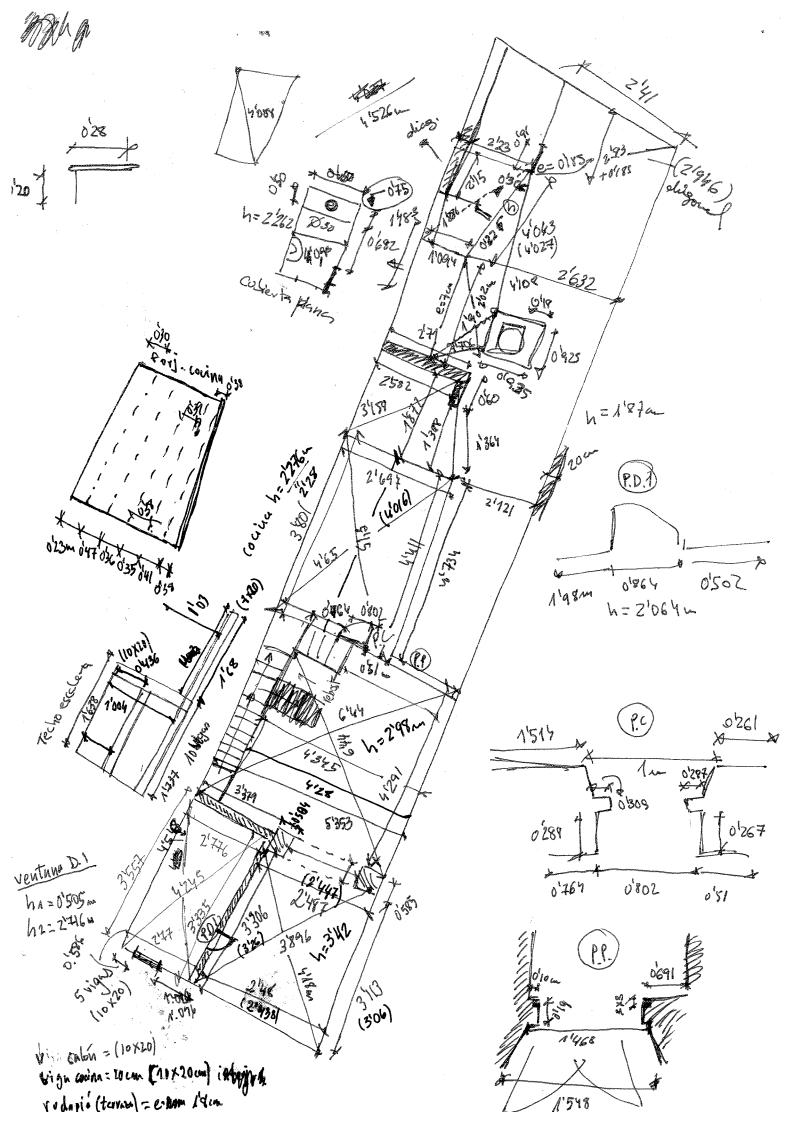
12. FACHADA POSTERIOR

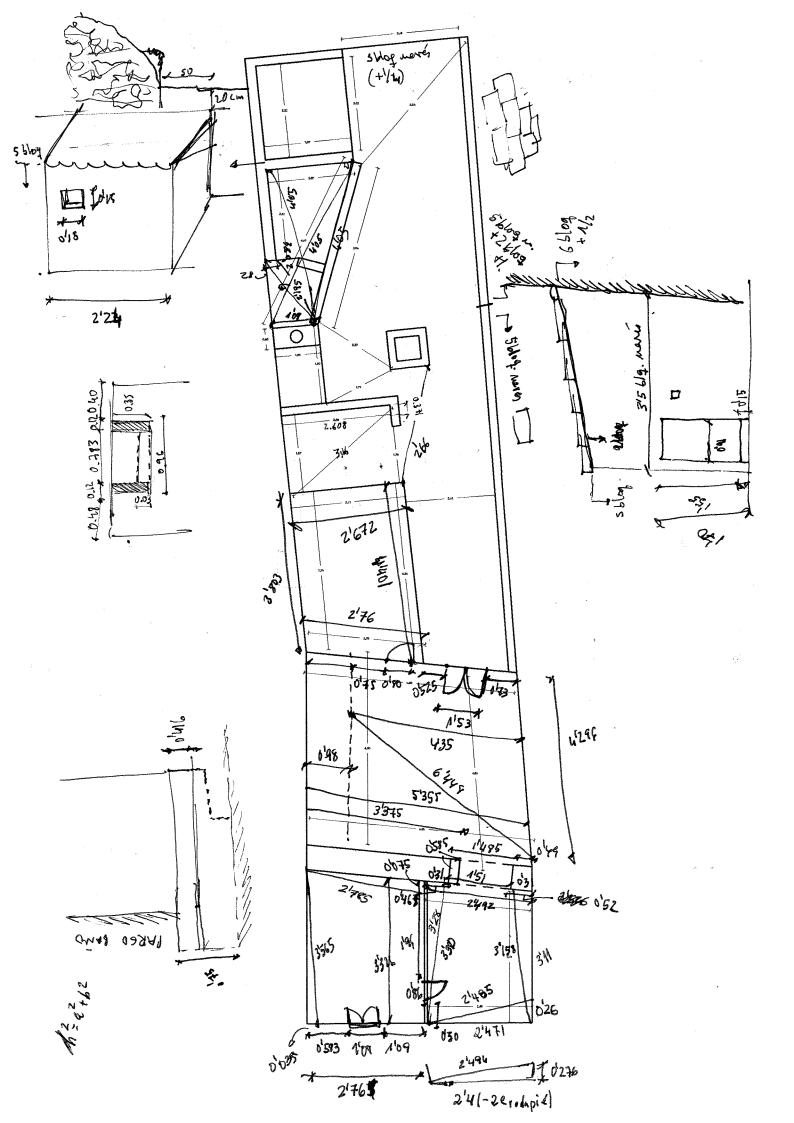


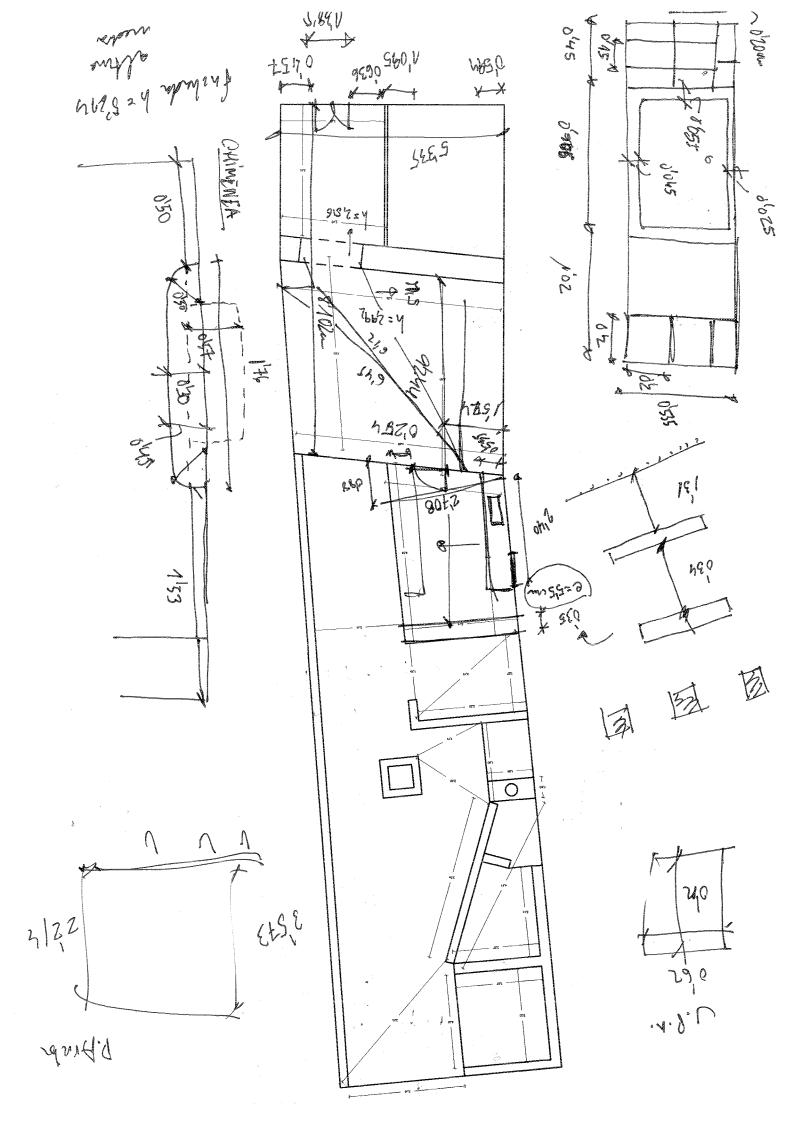


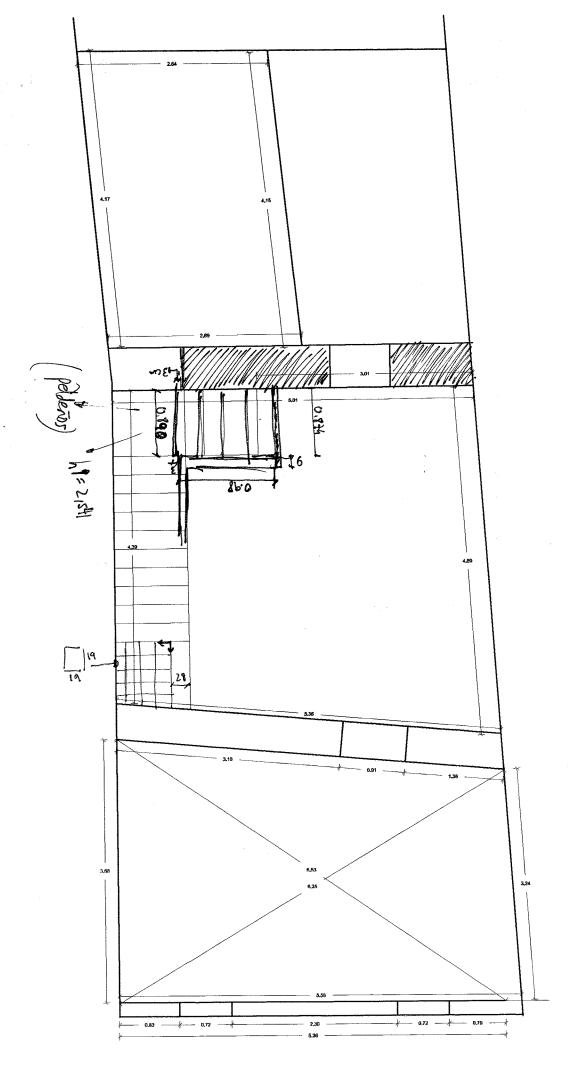
AM 3. CROQUIS: TOMA DE DATOS

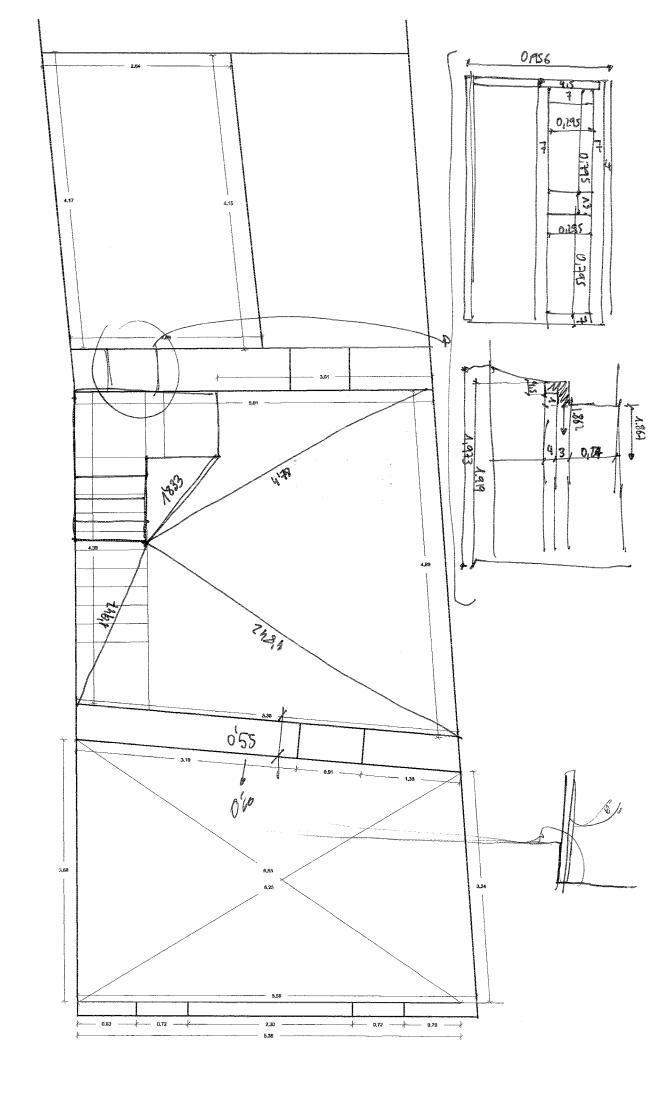


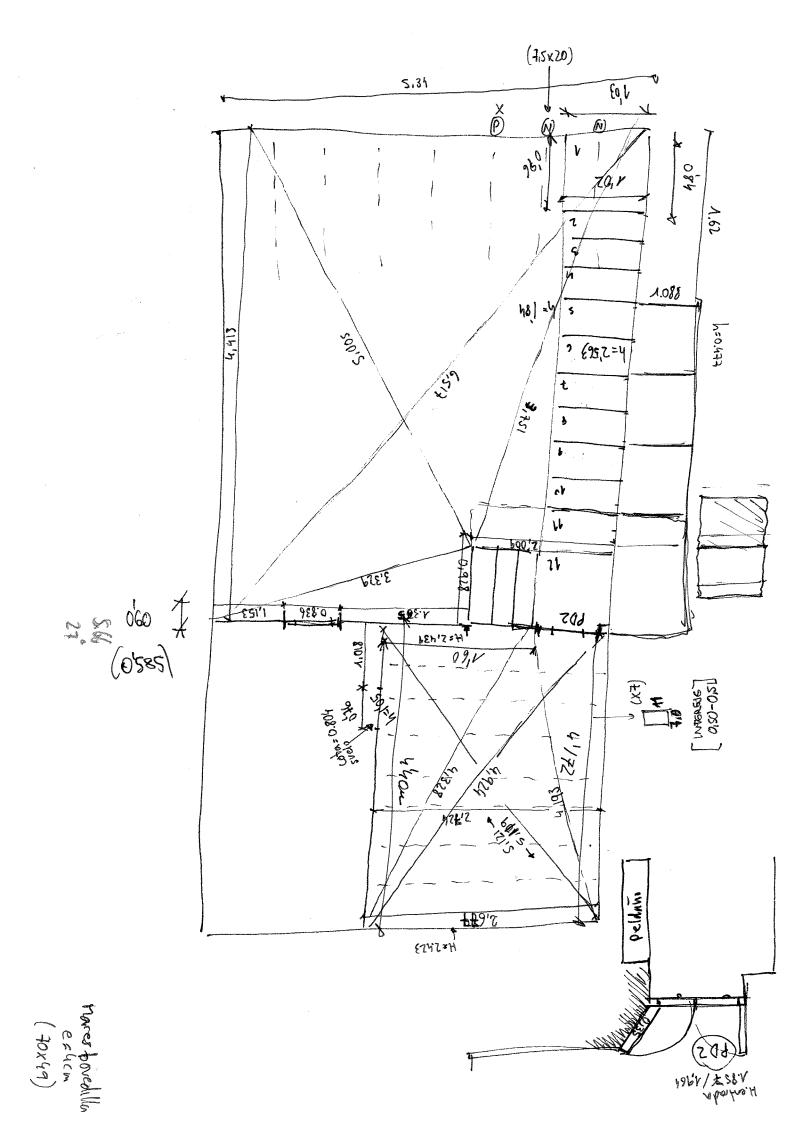


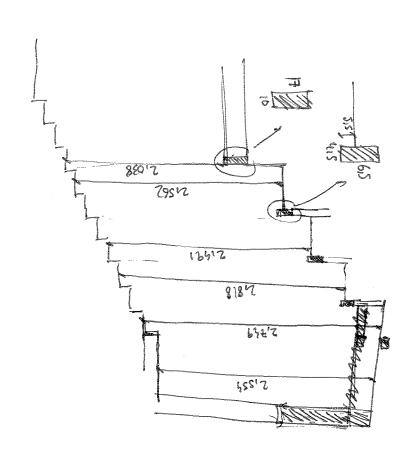






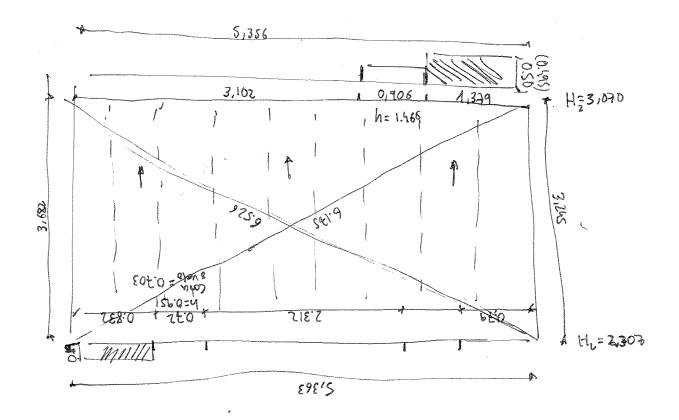


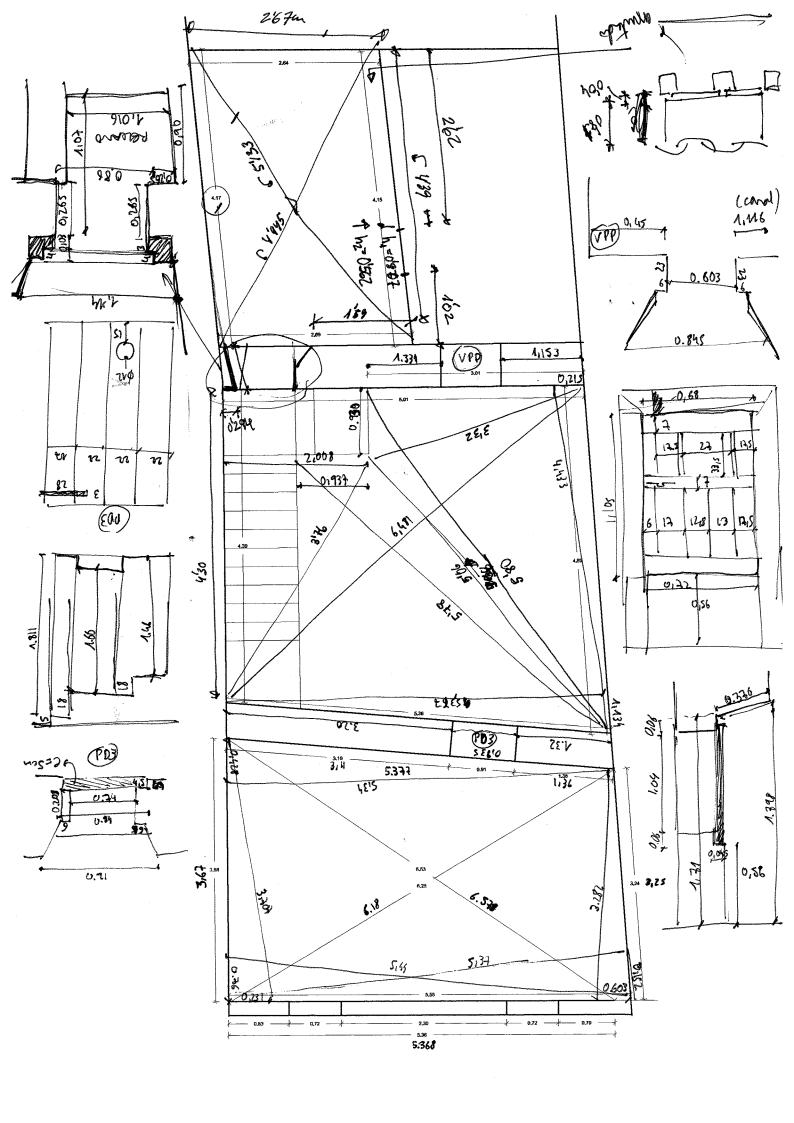


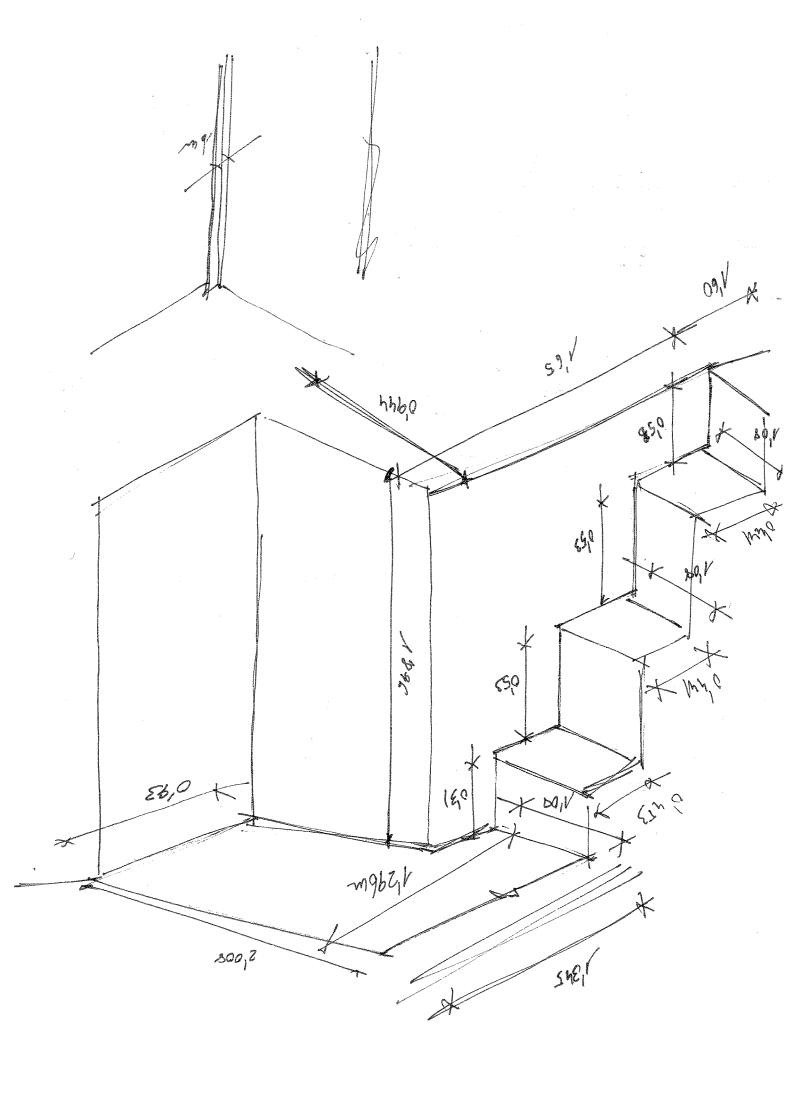


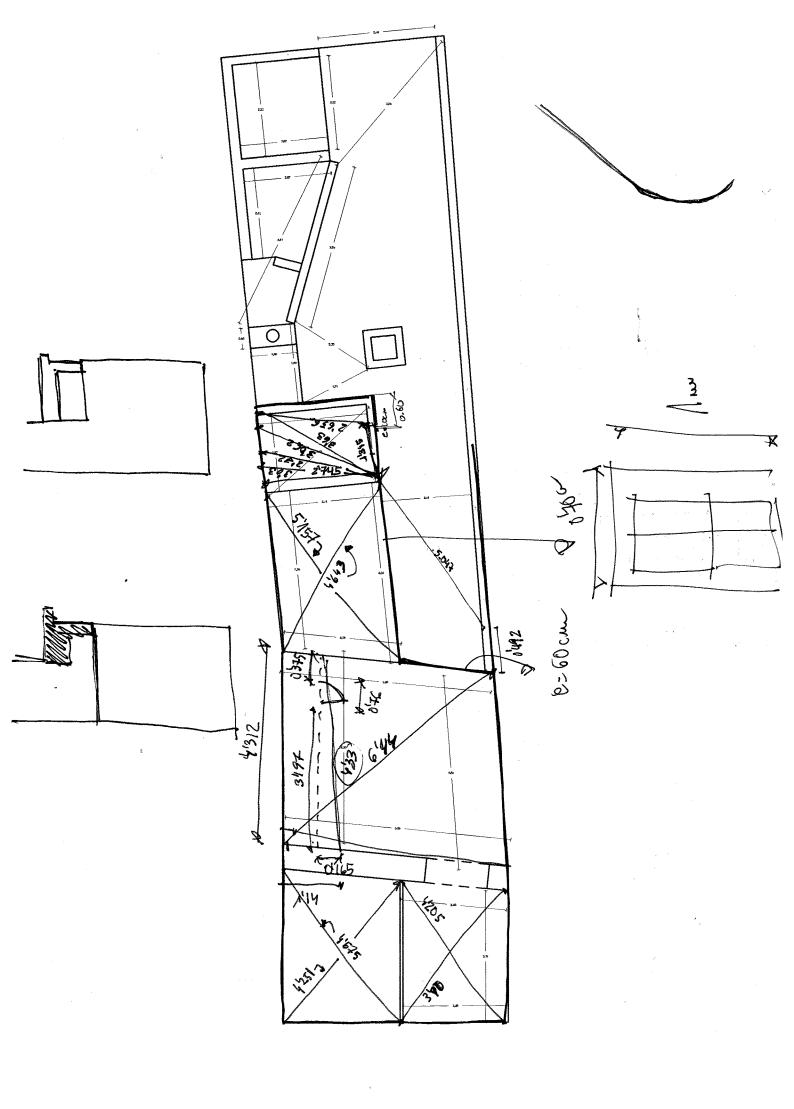
hnedia = 26885

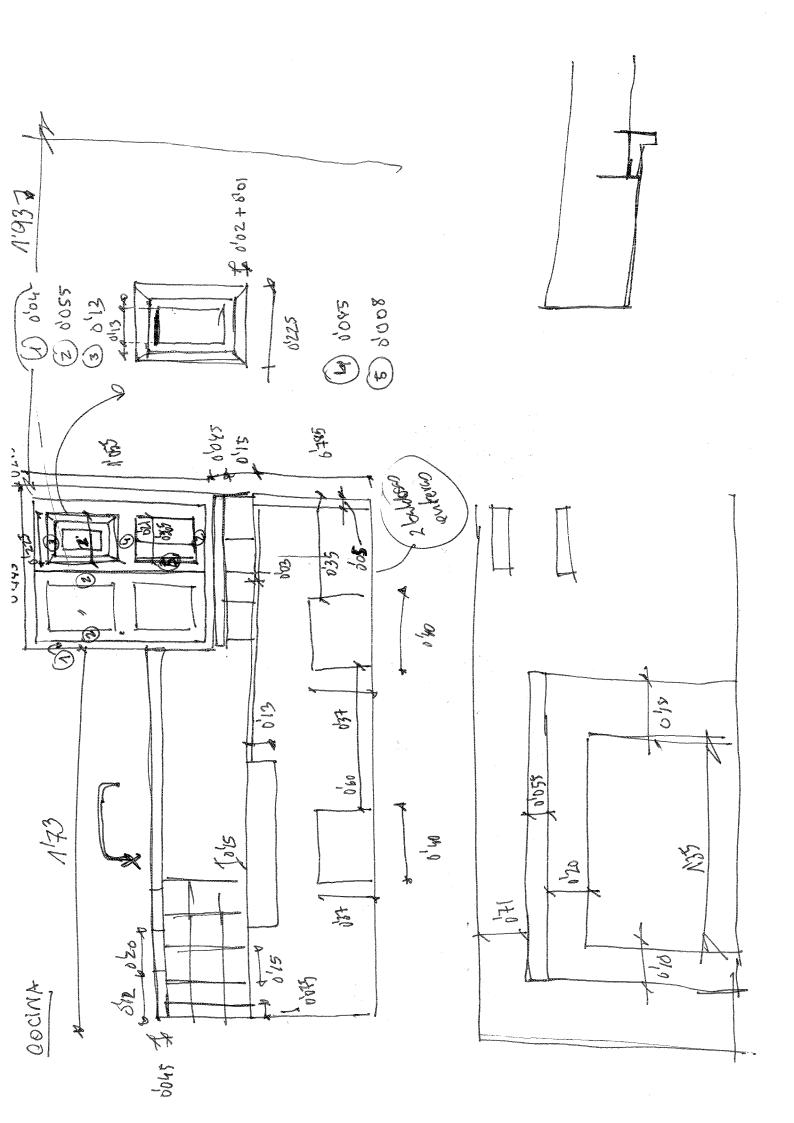
Æ,

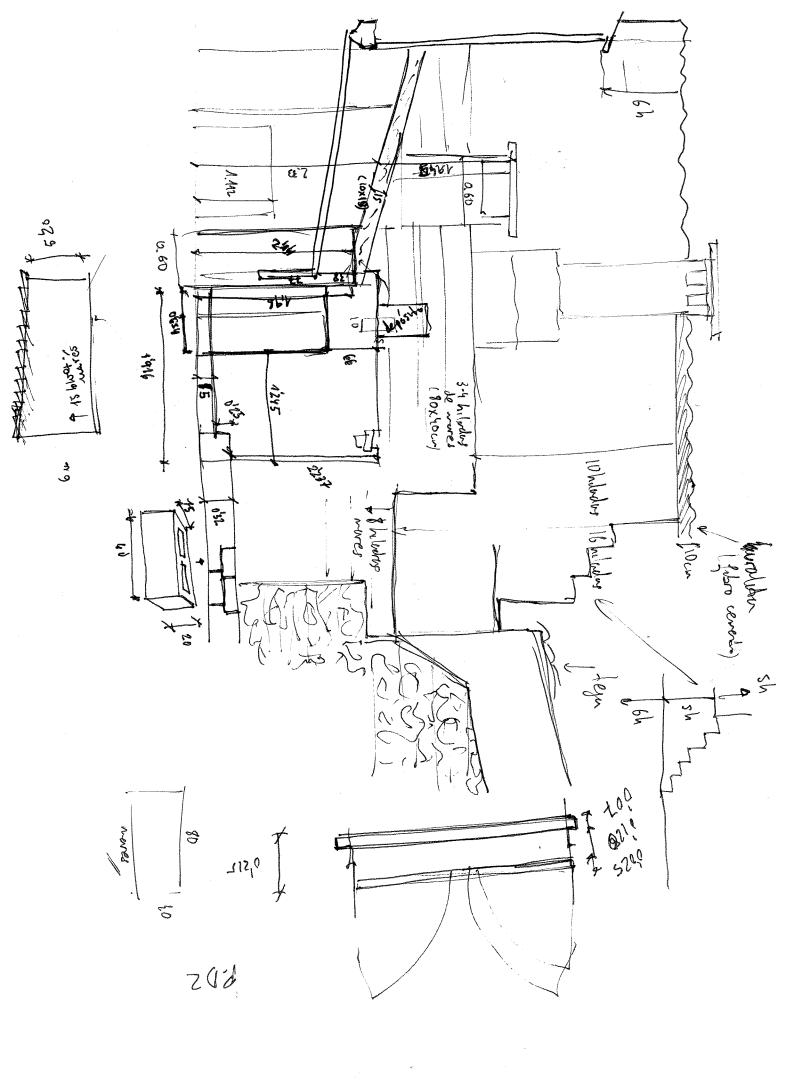




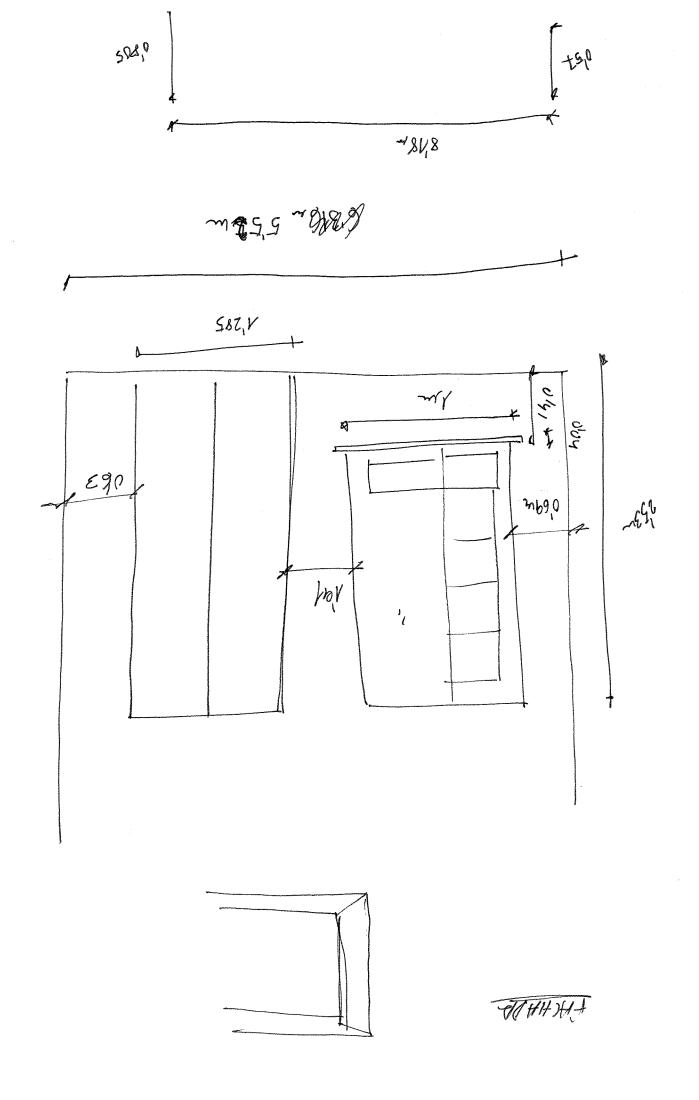


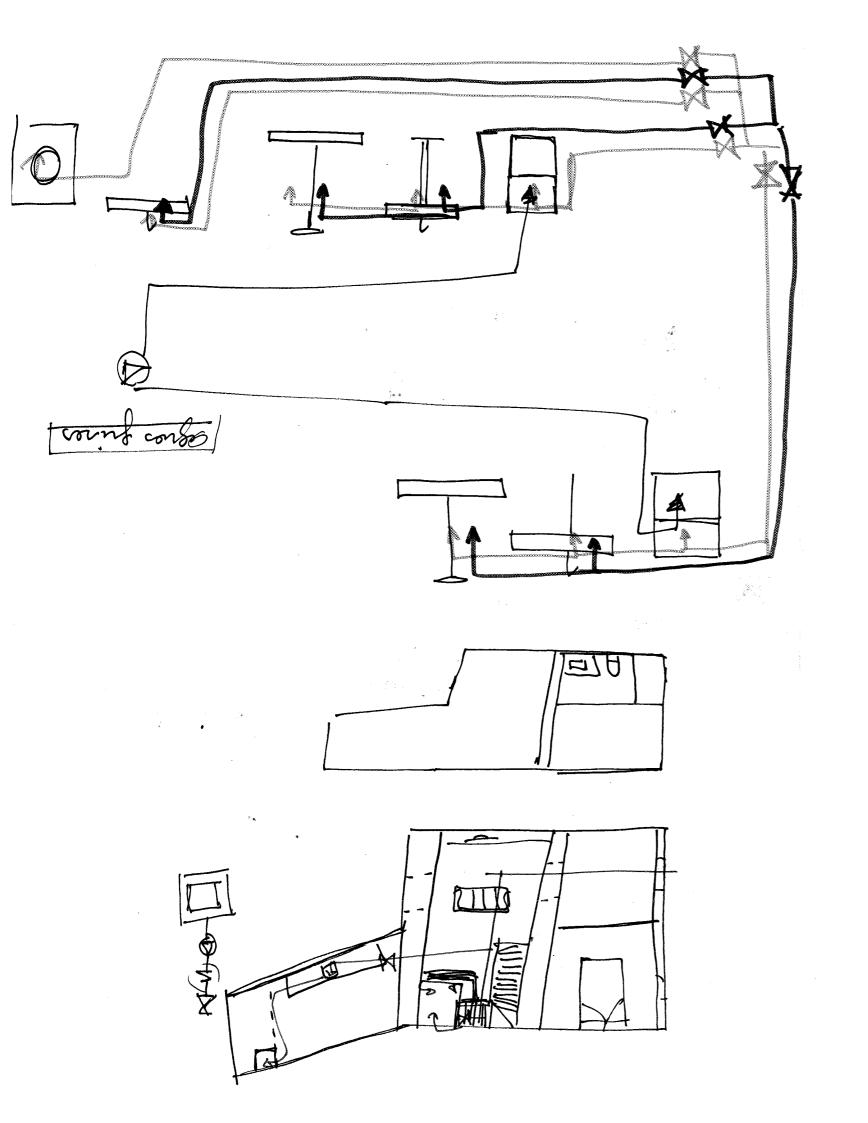


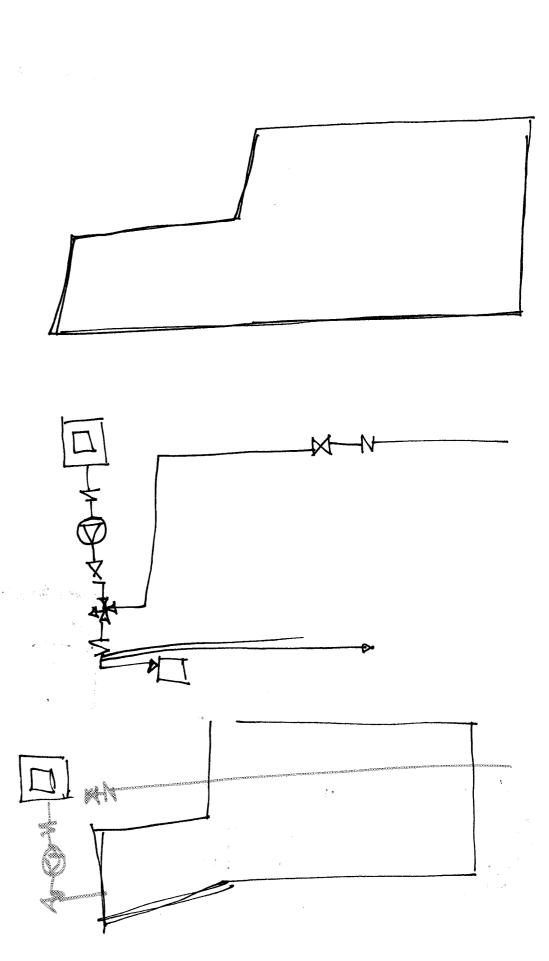


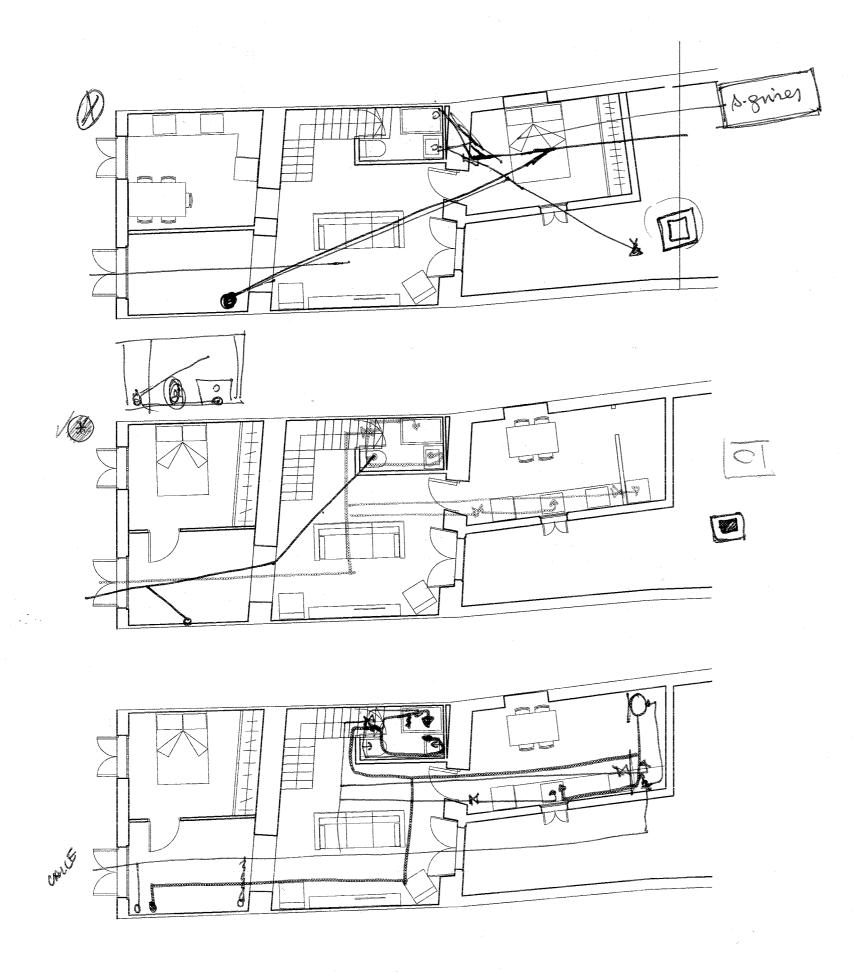


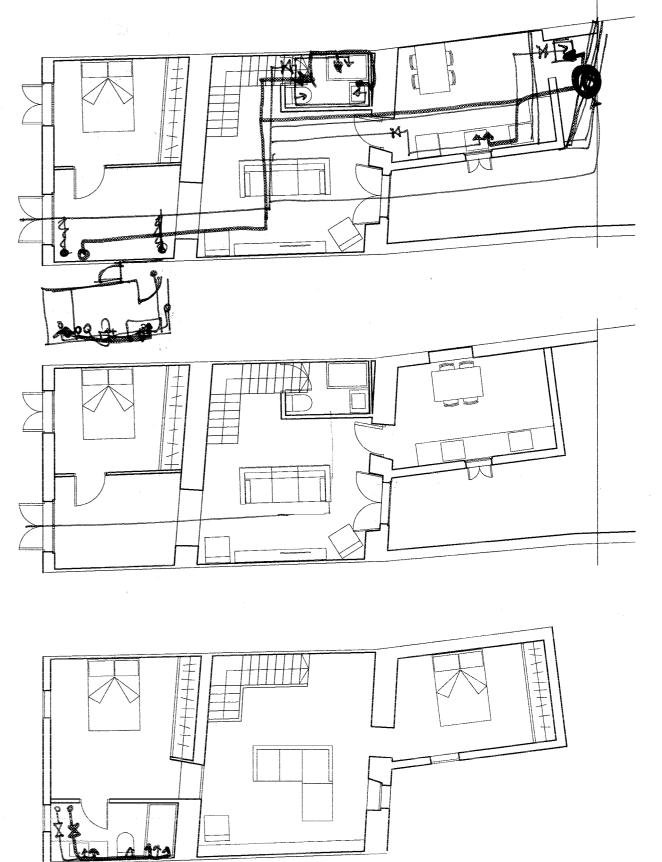
SOUT 3'50 35% 814'S (Obs) Ž 278 0,989 <u>ير</u> <u>چ</u> (m) 4) 4 1.362 +2/24 0,989 1.69.1 148,5 1,93 4 रेंड्रें 340













TÍTULO DEL PROYECTO

VIVENDA UNIFAMILIAR - STA. MARGALIDA

PLANO DISTRIBUCIONES

16-03-2016

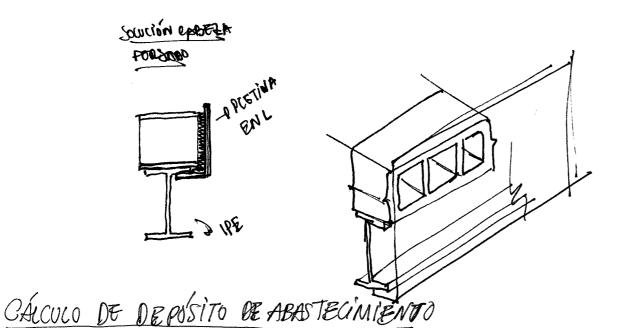
RIERA RIBAS, MIGUEL MARTÍN GARCÍA, JUAN PABLO

PROMOTOR DEL PROYECTO MUÑOZ GOMILA, JOAN

ESCALA 1:100

FECHA

Nº PLANO 01



V= Q-t-60

V= Vohrmen del deposito (en l)

Q = Pandal del equipo (en l/s)

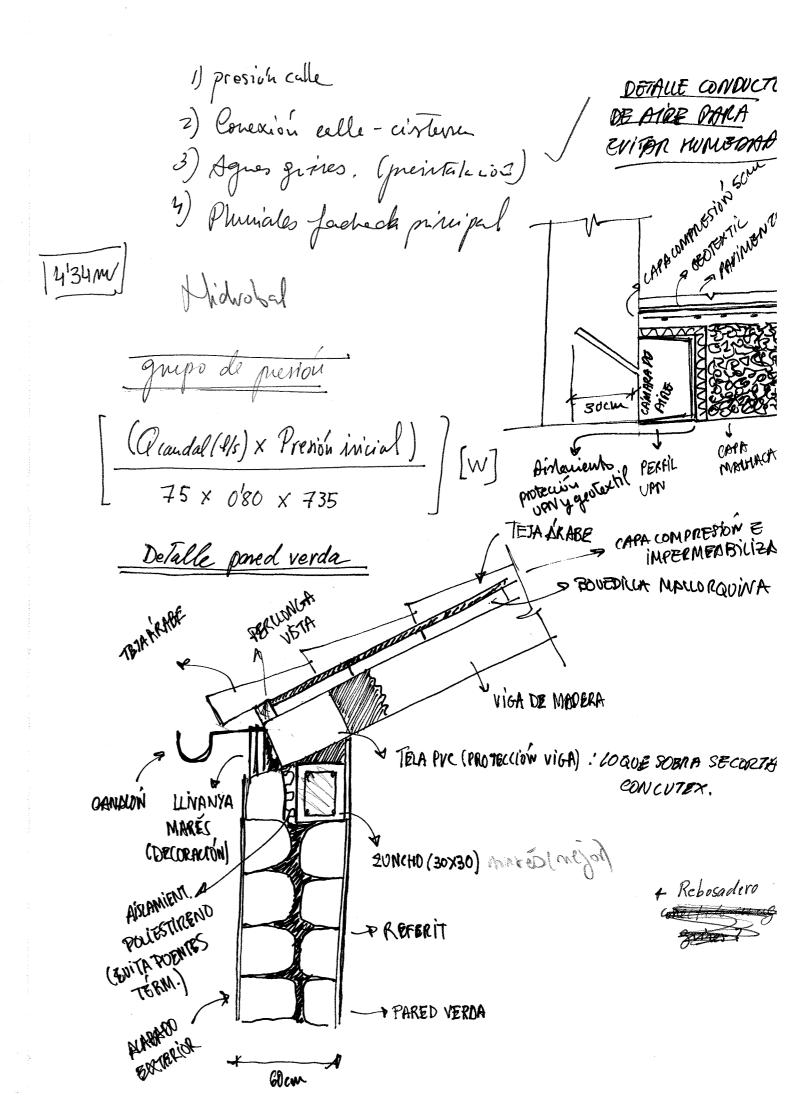
t = tierpo estivedo (un min) (15 y 20 ain) Ezemplo: grupe presión de 12 m²/h

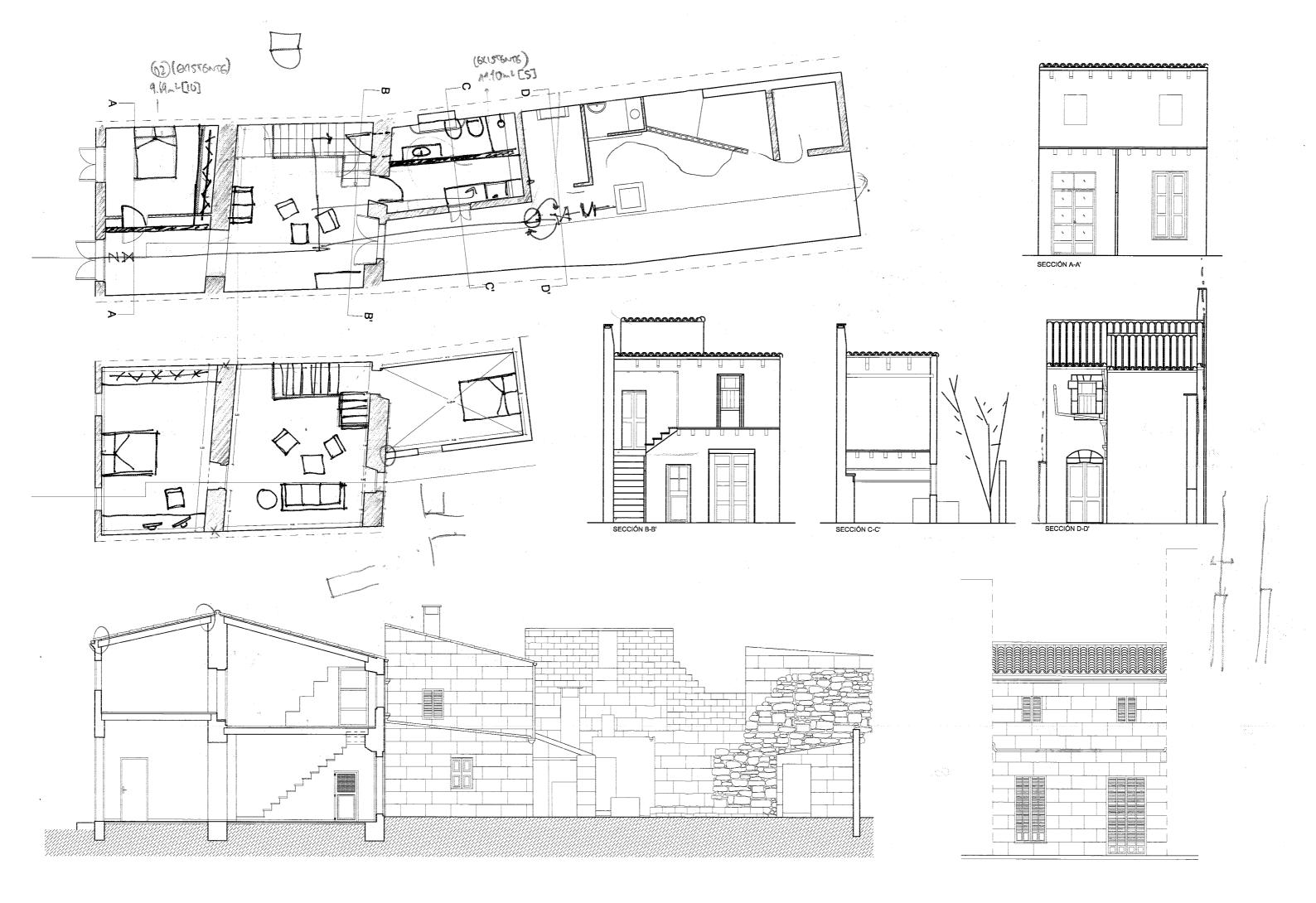
. 12 m/h x 1h x 10001 = 333 Vs

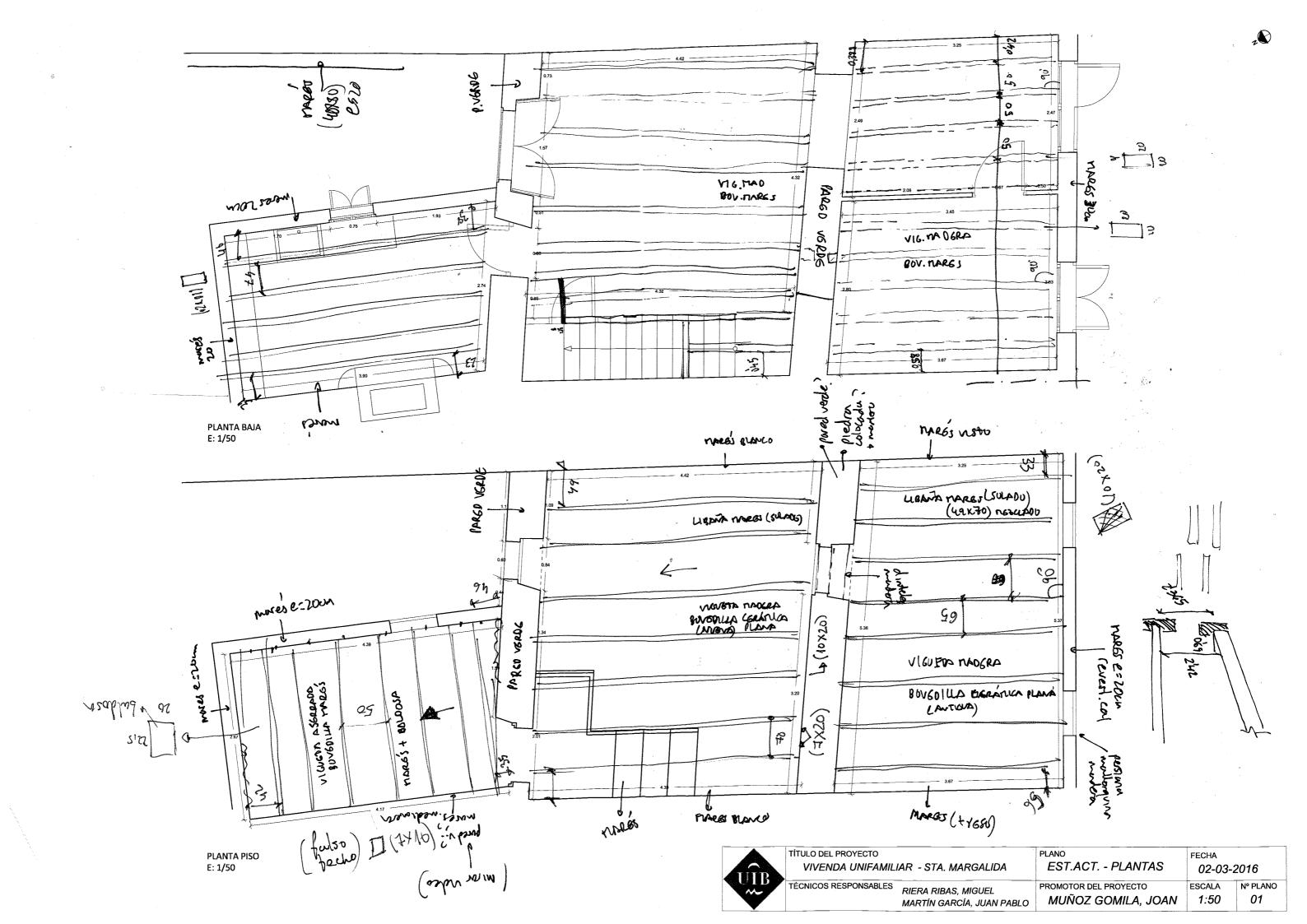
V= 3133 l/s x 20min x 60 = 3996 ml -> UNE 100030:/994

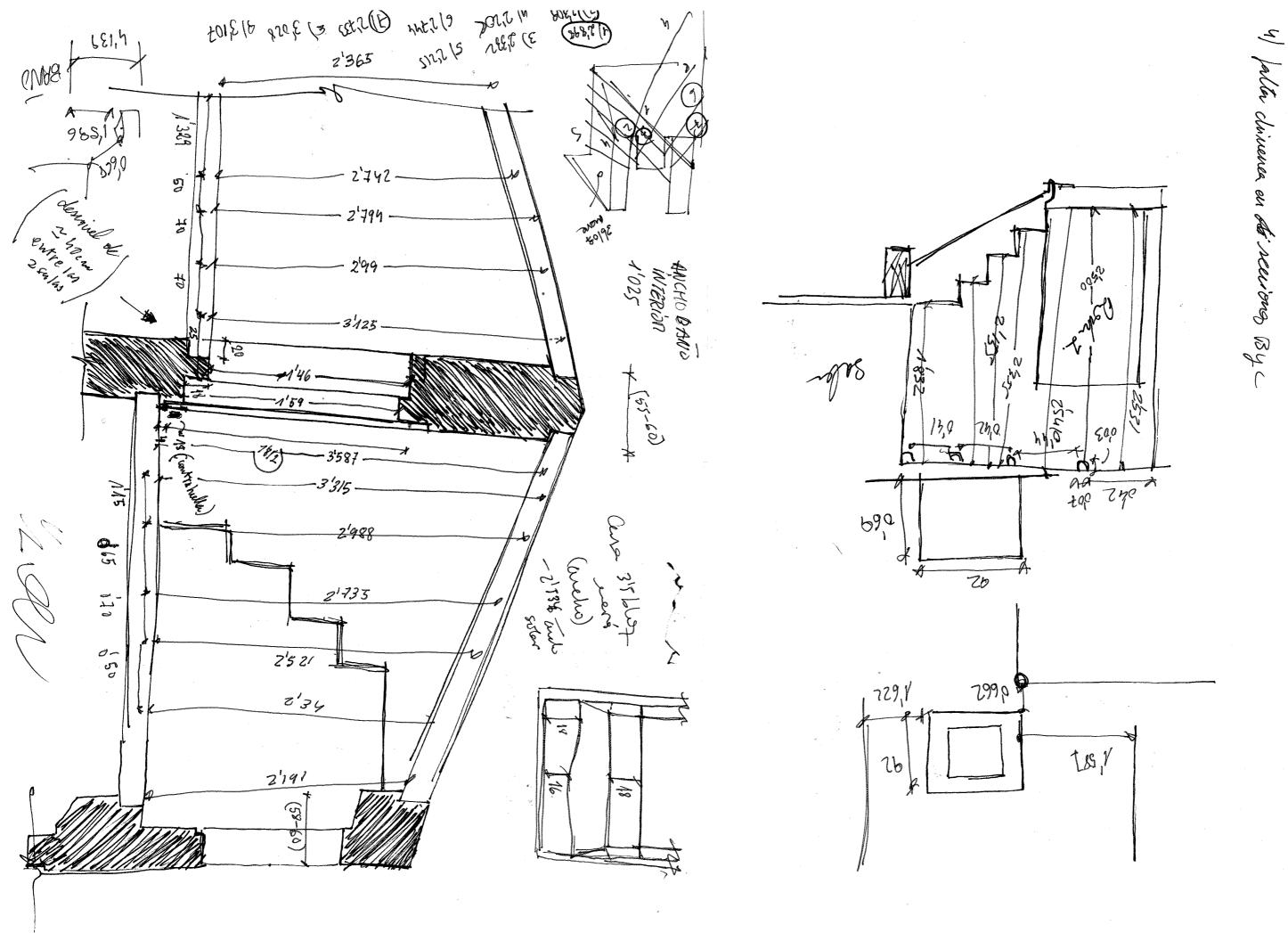
2 bourbas herster 36 m/h × m × 1000l = 10 l/s 3 " 108 m/h 4 " de purb de 108 m/h

0518/8 × 3600S × lin = 1836 m/h









1) perllongus cuja es calera 2) Escalera F.F. 3) Ottum aixenno

AM 4. CERTIFICADOS ENERGÉTICOS

Juan Pablo Martín García Miguel Riera Ribas

Calificación Energética



Proyecto: Rehabilitación vivienda unifamiliar entre medianeras

Fecha: 18/06/2016



Proyecto		
	Rehabilitación vivienda unifamiliar entre	medianeras
Localidad		Comunidad

Islas Baleares

Santa Margalida

1. DATOS GENERALES

Nombre del Proyecto				
Rehabilitación vivienda unifamiliar entre medianeras				
Localidad	Comunidad Autónoma			
Santa Margalida	Islas Baleares			
Dirección del Proyecto				
Carrer Alegries nº4				
Autor del Proyecto				
Miguel Riera Ribas, Juan Pablo Martín García				
Autor de la Calificación				
Proyecto Fin de Grado				
E-mail de contacto	Teléfono de contacto			
	(null)			
Tipo de edificio				
Unifamiliar				

ര	Calificación
رك	Energética

Proyecto		
	Rehabilitación vivienda unifamiliar entre	medianeras
Localidad		Comunidad
	Santa Margalida	Islas Baleares

2. DESCRIPCIÓN GEOMÉTRICA Y CONSTRUCTIVA

2.1. Espacios

Nombre	Planta	Uso	Clase higrometria	Área (m²)	Altura (m)
P01_E01	P01	Residencial	3	10,72	2,78
P01_E02	P01	Residencial	3	8,27	2,78
P01_E03	P01	Residencial	3	23,80	2,78
P01_E04	P01	Residencial	3	4,47	2,78
P01_E05	P01	Residencial	3	12,82	2,78
P01_E06	P01	Residencial	3	4,38	2,78
P01_E07	P01	Residencial	3	4,95	2,78
P02_E01	P02	Nivel de estanqueidad 1	3	4,38	3,00
P02_E02	P02	Nivel de estanqueidad 1	3	4,95	3,00
P03_E03	P03	Residencial	3	13,35	2,92
P03_E04	P03	Residencial	3	5,64	2,92
P03_E05	P03	Residencial	3	28,42	2,92
P03_E01	P03	Residencial	3	12,77	2,92
P04_E01	P04	Nivel de estanqueidad 1	3	60,18	3,00

2.2. Cerramientos opacos

2.2.1 Materiales

Nombre	K	e	Cp	R	Z
	(W/mK)	(kg/m³)	(J/kgK)	(m²K/W)	(m²sPa/kg)
calizaDM	0,600	1500,00	800,00	-	1



Proyecto			
	Rehabilitación vivienda unifamiliar entre medianeras		
Localidad		Comunidad	
	Santa Margalida	Islas Baleares	

Nombre	K (W/mK)	e (kg/m³)	Cp (J/kgK)	R (m²K/W)	Z (m²sPa/kg)
arcilla	0,600	1500,00	800,00	·	1
enlYlq1300	0,600	1500,00	800,00	-	1
plaqCer	0,600	1500,00	800,00	-	1
arena	0,600	1500,00	800,00	-	1

2.2.2 Composición de Cerramientos

Nombre	U (W/m²K)	Material	Espesor (m)
MURO TRASDOSADO	1,86	calizaDM	0,200
		enlYlq1300	0,020
MUROS MARES	1,86	calizaDM	0,200
		enlYlq1300	0,020
PARED VERDA	0,85	calizaDM	0,250
		arcilla	0,100
		calizaDM	0,250
TABIQUERIA DORMITORIO	3,30	enlYlq1300	0,020
		calizaDM	0,040
		enlYlq1300	0,020
TABIQUERIA HUMEDA	3,30	enlYlq1300	0,020
		calizaDM	0,040
		enlYlq1300	0,020
MEDIANERIA HUMEDA	2,70	calizaDM	0,100
		enlYlq1300	0,020
MEDIANERIA SALAS	2,70	calizaDM	0,100



Proyecto			
	Rehabilitación vivienda unifamiliar entre medianeras		
Localidad		Comunidad	
	Santa Margalida	Islas Baleares	

Nombre	U (W/m²K)	Material	Espesor (m)
MEDIANERIA SALAS	2,70	enlYlq1300	0,020
CUBIERTA INCLINADA	3,90	Teja de arcilla cocida	0,020
		plaqCer	0,020
		enlYlq1300	0,020
CUBIERTA PLANA T	3,90	Teja de arcilla cocida	0,020
		plaqCer	0,020
		enlYlq1300	0,020
CUBIERTA PLANA NT	3,90	Teja de arcilla cocida	0,020
		plaqCer	0,020
		enlYlq1300	0,020
FORJADO INTERIOR	3,70	calizaDM	0,040
		enlYlq1300	0,020
CONTACTO TERRENO	2,53	plaqCer	0,020
		Mortero de yeso	0,020
		arena	0,100
MURO COLADURIA	1,86	calizaDM	0,200
		enlYlq1300	0,020

2.3. Cerramientos semitransparentes

2.3.1 Vidrios

Nombre	U (W/m²K)	Factor solar
VER_M_4	5,70	0,85

	Proyecto	
Calificación	Rehabilitación vivienda unifamiliar entre n	medianeras
Energética	Localidad	Comunidad
	Santa Margalida	Islas Baleares

2.3.2 Marcos

Nombre	U (W/m²K)
VER_Madera de densidad media baja	2,00

2.3.3 Huecos

	•
Nombre	VENTANAS EXTERIORES
Acristalamiento	VER_M_4
Marco	VER_Madera de densidad media baja
% Hueco	10,00
Permeabilidad m³/hm² a 100Pa	50,00
U (W/m²K)	5,33
Factor solar	0,77

Nombre	PUERTAS ACRISTALADAS
Acristalamiento	VER_M_4
Marco	VER_Madera de densidad media baja
% Hueco	10,00
Permeabilidad m³/hm² a 100Pa	60,00
U (W/m²K)	5,33
Factor solar	0,77

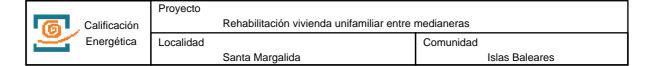
		Proyecto		
Calificación		Rehabilitación vivienda unifamiliar entre medianeras		
2	Energética	Localidad		Comunidad
			Santa Margalida	Islas Baleares

3. Sistemas

Nombre	ACS
Tipo	agua caliente sanitaria
Nombre Equipo	EQ_Caldera-Electrica-Defecto
Tipo Equipo	Caldera eléctrica o de combustible
Nombre demanda ACS	ACS
Nombre equipo acumulador	ACUM
Porcentaje abastecido con energia solar	0,00
Temperatura impulsion (°C)	60,0
Multiplicador	1

4. Equipos

Nombre	EQ_Caldera-Electrica-Defecto
Tipo	Caldera eléctrica o de combustible
Capacidad nominal (kW)	4,00
Rendimiento nominal	0,72
Capacidad en función de	cap_T-EQ_Caldera-unidad
la temperatura de impulsión	
Rendimiento nominal en función	ren_T-EQ_Caldera-unidad
de la temperatura de impulsión	
Rendimiento en funciónde la carga	ren_FCP_Potencia-EQ_Caldera-Electrica-Defecto
parcial en términos de potencia	
Rendimiento en función de la carga	ren_FCP_Tiempo-EQ_Caldera-unidad



parcial en términos de tiempo	
Tipo energía	Electricidad

Nombre	ACUM
Tipo	Acumulador Agua Caliente
Volumen del depósito (L)	100,00
Coeficiente de pérdidas	1,00
global del depósito, UA	
Temperatura de consigna	60,00
baja del depósito (ºC)	
Temperatura de consigna	80,00
alta del depósito (ºC)	

5. Unidades terminales

6. Justificación

6.1. Contribución solar

Nombre	Contribución Solar	Contribución Solar Mínima HE-4		
ACS	0,0	60,0		

l		Proyecto			
Calificación		Rehabilitación vivienda unifamiliar entre medianeras			
Ene	ergética	Localidad		Comunidad	
			Santa Margalida		Islas Baleares

7. Resultados



	Clase	kWh/m²	kWh/año	Clase	kWh/m²	kWh/año
Demanda calefacción	D	25,0	3239,8	С	21,5	2788,9
Demanda refrigeración	С	16,2	2095,3	С	20,0	2591,0
	Clase	kgCO2/m²	kgCO2/año	Clase	kgCO2/m²	kgCO2/año
Emisiones CO2 calefacción	D	9,6	1244,1	С	8,2	1062,6
Emisiones CO2 refrigeración	D	9,3	1205,2	D	11,6	1503,3
Emisiones CO2 ACS	G	22,7	2941,7	D	3,1	399,1
Emisiones CO2 totales	Е	41,6	5391,0	D	22,9	2965,0
	Clase	kWh/m²	kWh/año	Clase	kWh/m²	kWh/año
Consumo energía primaria calefacción	D	36,1	4677,9	С	33,4	4322,9
Consumo energía primaria refrigeración	D	31,9	4128,8	D	39,8	5156,1
Consumo energía primaria ACS	G	77,4	10025,7	D	11,3	1463,2
Consumo energía primaria totales	E	145,3	18832,4	D	84,4	10942,1

Calificación Energética



Proyecto: Rehabilitación vivienda unifamiliar entre medianeras

Fecha: 18/06/2016



Proyecto		
	Rehabilitación vivienda unifamiliar entre	medianeras
Localidad		Comunidad

Santa Margalida

Islas Baleares

1. DATOS GENERALES

Nombre del Proyecto				
Rehabilitación vivienda unifamiliar entre medianeras				
Localidad	Comunidad Autónoma			
Santa Margalida	Islas Baleares			
Dirección del Proyecto				
Carrer Alegries nº4				
Autor del Proyecto				
Miguel Riera Ribas, Juan Pablo Martín García				
Autor de la Calificación				
Proyecto Fin de Grado				
E-mail de contacto	Teléfono de contacto			
(null)				
Tipo de edificio				
Unifamiliar				



Proyecto		
	Rehabilitación vivienda unifamiliar entre	medianeras
Localidad		Comunidad
	Santa Margalida	Islas Baleares

2. DESCRIPCIÓN GEOMÉTRICA Y CONSTRUCTIVA

2.1. Espacios

Nombre	Planta	Uso	Clase higrometria	Área (m²)	Altura (m)
P01_E01	P01	Residencial	3	10,72	2,78
P01_E02	P01	Residencial	3	8,27	2,78
P01_E03	P01	Residencial	3	23,80	2,78
P01_E04	P01	Residencial	3	4,47	2,78
P01_E05	P01	Residencial	3	12,82	2,78
P01_E06	P01	Residencial	3	4,38	2,78
P01_E07	P01	Residencial	3	4,95	2,78
P02_E01	P02	Nivel de estanqueidad 1	3	4,38	3,00
P02_E02	P02	Nivel de estanqueidad 1	3	4,95	3,00
P03_E03	P03	Residencial	3	13,35	2,92
P03_E04	P03	Residencial	3	5,64	2,92
P03_E05	P03	Residencial	3	28,42	2,92
P03_E01	P03	Residencial	3	12,77	2,92
P04_E01	P04	Nivel de estanqueidad 1	3	60,18	3,00

2.2. Cerramientos opacos

2.2.1 Materiales

Nombre	K	e	Cp	R	Z
	(W/mK)	(kg/m³)	(J/kgK)	(m²K/W)	(m²sPa/kg)
Teja cerámica-porcelana	1,300	2300,00	840,00	-	30



Proyecto

Rehabilitación vivienda unifamiliar entre medianeras

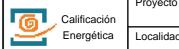
Localidad

Santa Margalida

Comunidad

Islas Baleares

Nombre	K (W/mK)	e (kg/m³)	Cp (J/kgK)	R (m²K/W)	Z (m²sPa/kg)
MORgt1000	0,600	1500,00	800,00	-	1
arenisca	0,600	1500,00	800,00	-	1
EPS029	0,600	1500,00	800,00	-	1
PYL	0,600	1500,00	800,00	-	1
calizaDM	0,600	1500,00	800,00	-	1
arcilla	0,600	1500,00	800,00	-	1
enlYlq1300	0,600	1500,00	800,00	-	1
LHGFd	0,600	1500,00	800,00	-	1
calizaD	0,600	1500,00	800,00	-	1
betun_lamina	0,600	1500,00	800,00	-	1
panFib350	0,600	1500,00	800,00	-	1
mCl	0,600	1500,00	800,00	-	1
plaqCer	0,600	1500,00	800,00	-	1
HAuto300	0,600	1500,00	800,00	-	1
PP	0,600	1500,00	800,00	-	1
MAL	0,600	1500,00	800,00	-	1
plaqGres	0,600	1500,00	800,00	-	1
arena	0,600	1500,00	800,00	-	1
HAlq2300	0,600	1500,00	800,00	-	1
LMp	0,600	1500,00	800,00	-	1
azulejo	0,600	1500,00	800,00	-	1
MORgt1000	0,600	1500,00	800,00	-	1
arenisca	0,600	1500,00	800,00	-	1
EPS029	0,600	1500,00	800,00	-	1
PYL	0,600	1500,00	800,00	-	1



Proyecto		
	Rehabilitación vivienda unifamiliar entre	medianeras
Localidad		Comunidad
	Santa Margalida	Islas Baleares

Nombre	K (W/mK)	e (kg/m³)	Cp (J/kgK)	R (m²K/W)	Z (m²sPa/kg)
calizaDM	0,600	1500,00	800,00	·	1
arcilla	0,600	1500,00	800,00	-	1
enlYlq1300	0,600	1500,00	800,00	-	1
LHGFd	0,600	1500,00	800,00	-	1
calizaD	0,600	1500,00	800,00	-	1
betun_lamina	0,600	1500,00	800,00	-	1
panFib350	0,600	1500,00	800,00	-	1
mCl	0,600	1500,00	800,00	-	1
plaqGres	0,600	1500,00	800,00	-	1
Hormigón convencional d 1900	1,200	1900,00	1000,00	-	120
arena	0,600	1500,00	800,00	-	1
HAlq2300	0,600	1500,00	800,00	-	1

2.2.2 Composición de Cerramientos

Nombre	U (W/m²K)	Material	Espesor (m)
MURO TRASDOSADO	1,42	MORgt1000	0,020
		arenisca	0,200
		EPS029	0,080
		PYL	0,020
MUROS MARES	1,75	MORgt1000	0,020
		arenisca	0,200
		MORgt1000	0,020
PARED VERDA	0,81	MORgt1000	0,020



Proyecto			
	Rehabilitación vivienda unifamiliar entre	medianeras	
Localidad		Comunidad	
	Santa Margalida	Islas Baleares	

Nombre	U (W/m²K)	Material	Espesor (m)
PARED VERDA	0,81	calizaDM	0,250
		arcilla	0,100
		calizaDM	0,250
		MORgt1000	0,020
TABIQUERIA DORMITORIO	2,97	enlYlq1300	0,020
		LHGFd	0,060
		enlYlq1300	0,020
TABIQUERIA HUMEDA	2,76	enlYlq1300	0,020
		LHGFd	0,060
		MORgt1000	0,015
		calizaD	0,020
MEDIANERIA HUMEDA	2,53	arenisca	0,100
		MORgt1000	0,015
		calizaD	0,020
MEDIANERIA SALAS	2,70	arenisca	0,100
		MORgt1000	0,020
CUBIERTA INCLINADA	1,38	Teja cerámica-porcelana	0,020
		betun_lamina	0,005
		panFib350	0,020
		EPS029	0,080
		PYL	0,020
		mCl	0,200
CUBIERTA PLANA T	1,10	plaqCer	0,020
		MORgt1000	0,015



Proyecto		
	Rehabilitación vivienda unifamiliar entre i	medianeras
Localidad		Comunidad

Santa Margalida

Islas Baleares

Nombre	U (W/m²K)	Material	Espesor (m)
CUBIERTA PLANA T	1,10	betun_lamina	0,005
		HAuto300	0,080
		EPS029	0,080
		PP	0,005
		arenisca	0,040
		mCl	0,200
CUBIERTA PLANA NT	1,10	plaqCer	0,020
		MAL	0,015
		betun_lamina	0,005
		HAuto300	0,080
		EPS029	0,080
		PP	0,005
		arenisca	0,040
		mCl	0,200
FORJADO INTERIOR	1,41	plaqGres	0,020
		MORgt1000	0,015
		Hormigón convencional d 1900	0,100
		arenisca	0,040
		mCl	0,200
CONTACTO TERRENO	0,91	plaqGres	0,020
		MORgt1000	0,030
		EPS029	0,060
		arena	0,100
		HAlq2300	0,150

	Proyecto		
Calificación		Rehabilitación vivienda unifamiliar entre	medianeras
Energética	Localidad		Comunidad
		Santa Margalida	Islas Baleares

Nombre	U (W/m²K)	Material	Espesor (m)
CONTACTO TERRENO	0,91	arena	0,200
MURO COLADURIA	1,49	MORgt1000	0,020
		LMp	0,240
		MORgt1000	0,020
		azulejo	0,020

2.3. Cerramientos semitransparentes

2.3.1 Vidrios

Nombre	U (W/m²K)	Factor solar
VER_DC_4-9-4	3,00	0,75

2.3.2 Marcos

Nombre	U (W/m²K)
VER_Madera de densidad media baja	2,00

2.3.3 Huecos

Nombre	VENTANAS EXTERIORES
Acristalamiento	VER_DC_4-9-4
Marco	VER_Madera de densidad media baja
% Hueco	10,00
Permeabilidad m³/hm² a 100Pa	50,00
U (W/m²K)	2,90



Proyecto		
	Rehabilitación vivienda unifamiliar entre	medianeras
Localidad Comunidad		
Santa Margalida		Islas Baleares

Factor solar	0.68
Tuotor solui	0,00

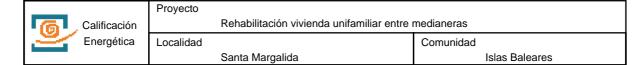
Nombre	PUERTAS ACRISTALADAS
Acristalamiento	VER_DC_4-9-4
Marco	VER_Madera de densidad media baja
% Hueco	10,00
Permeabilidad m³/hm² a 100Pa	60,00
U (W/m²K)	2,90
Factor solar	0,68

<u> </u>		Proyecto			
6	Calificación		Rehabilitación vivienda unifamiliar entre	medianeras	
2	Energética	Localidad		Comunidad	
			Santa Margalida		Islas Baleares

3. Sistemas

Nombre	Daikin Back
Tipo	Sistema mixto
Nombre Equipo	Bomba de Calor
Tipo Equipo	Expansión directa bomba de calor aire-agua
Nombre unidad terminal	ACUMULADOR
Zona asociada	P01_E07
Nombre demanda ACS	ACS
Nombre equipo acumulador	EKHWS200B3V3
Porcentaje abastecido con energia solar	50,00
Temperatura impulsión del ACS (ºC)	60,0
Temp. impulsión de la calefacción(°C)	80,0

4. Equipos



Nombre	Bomba de Calor
Tipo	Expansión directa bomba de calor aire-agua
Capacidad nominal	6,00
Consumo nominal	1,41
Capacidad en función de las temperaturas	cap_T-EQ_ED_AireAgua_BDC-ACS-Defecto
Consumo en función de las temperaturas	con_T-EQ_ED_AireAgua_BDC-ACS-Defecto
Consumo en función de la carga parcial	con_FCP-EQ_ED_AireAgua_BDC-ACS-Defecto
Tipo energía	Electricidad

Nombre	EKHWS200B3V3
Tipo	Acumulador Agua Caliente
Volumen del depósito (L)	200,00
Coeficiente de pérdidas	1,00
global del depósito, UA	
Temperatura de consigna	60,00
baja del depósito (ºC)	
Temperatura de consigna	85,00
alta del depósito (ºC)	

5. Unidades terminales

Nombre	ACUMULADOR
Тіро	U.T. De Agua Caliente

		Proyecto			
6	Calificación		Rehabilitación vivienda unifamiliar entre medianeras		
2	Energética	Localidad		Comunidad	
			Santa Margalida	Islas Baleares	

Zona abastecida	P01_E07
Capacidad o potencia máxima (kW)	3,00

6. Justificación

6.1. Contribución solar

Nombre	Contribución Solar	Contribución Solar Mínima HE-4
Daikin Back	50,0	60,0

		Proyecto			
Calificación	Rehabilitación vivienda unifamiliar entre medianeras				
Ene	rgética	Localidad		Comunidad	
			Santa Margalida		Islas Baleares

7. Resultados

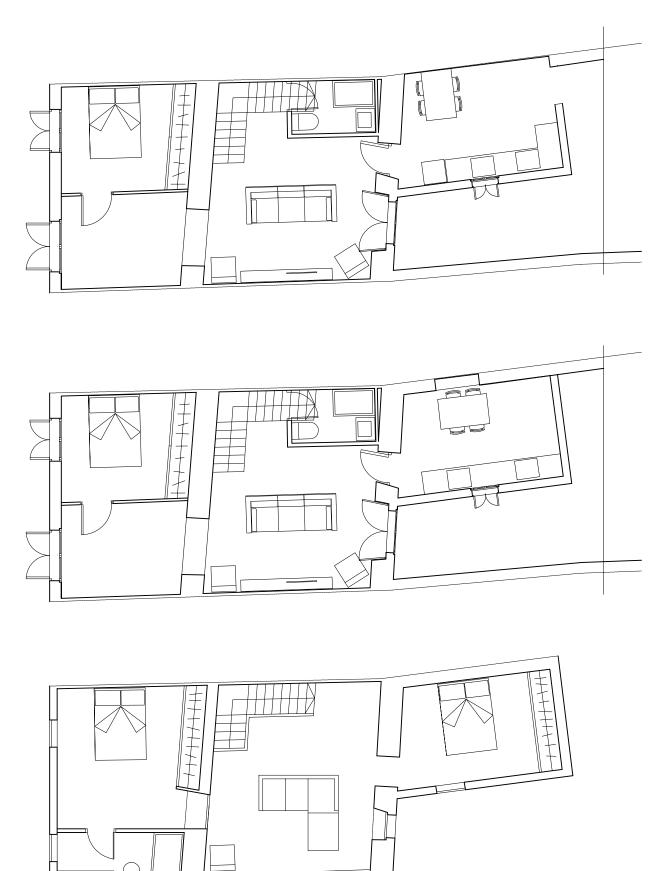


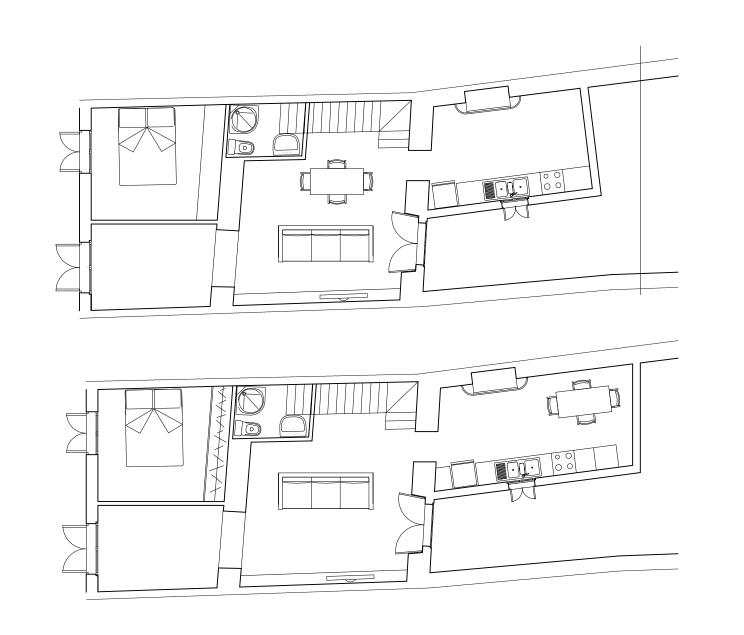
	Clase	kWh/m²	kWh/año	Clase	kWh/m²	kWh/año
Demanda calefacción	С	16,3	2106,6	С	22,9	2964,1
Demanda refrigeración	С	16,4	2121,1	С	19,0	2464,8
	Clase	kgCO2/m²	kgCO2/año	Clase	kgCO2/m²	kgCO2/año
Emisiones CO2 calefacción	С	7,1	920,1	С	8,7	1127,4
Emisiones CO2 refrigeración	D	9,5	1231,1	D	11,0	1425,5
Emisiones CO2 ACS	В	2,3	298,1	D	3,1	399,1
Emisiones CO2 totales	С	18,9	2449,3	D	22,8	2952,0
	Clase	kWh/m²	kWh/año	Clase	kWh/m²	kWh/año
Consumo energía primaria calefacción	С	26,2	3401,0	С	35,5	4594,4
Consumo energía primaria refrigeración	D	32,3	4184,2	D	37,9	4905,0
Consumo energía primaria ACS	В	7,8	1005,7	D	11,3	1463,2
Consumo energía primaria totales	С	66,3	8590,9	D	84,6	10962,6

AM 5. DOCUMENTOS DE TRABAJO

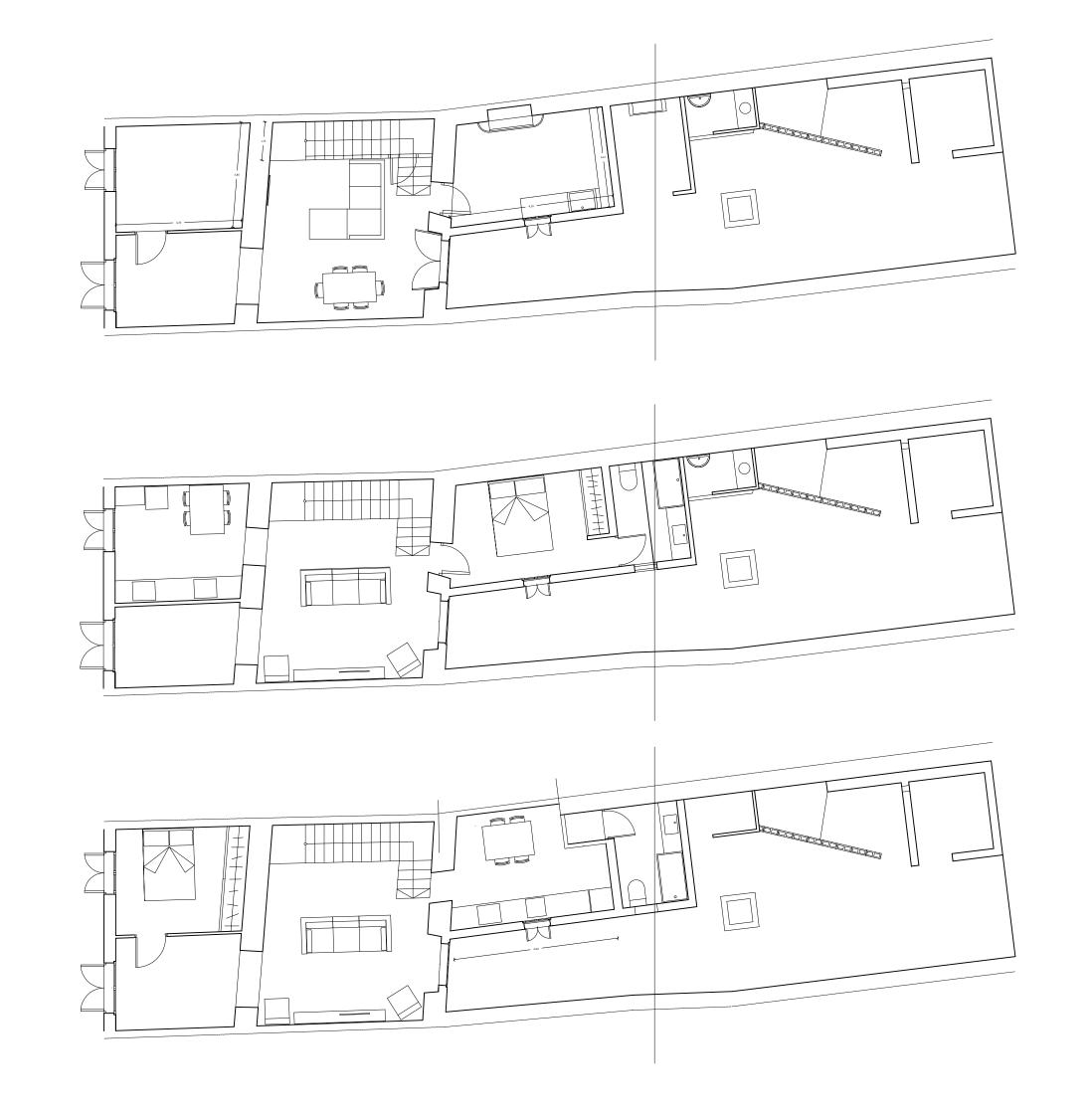
Juan Pablo Martín García Miguel Riera Ribas





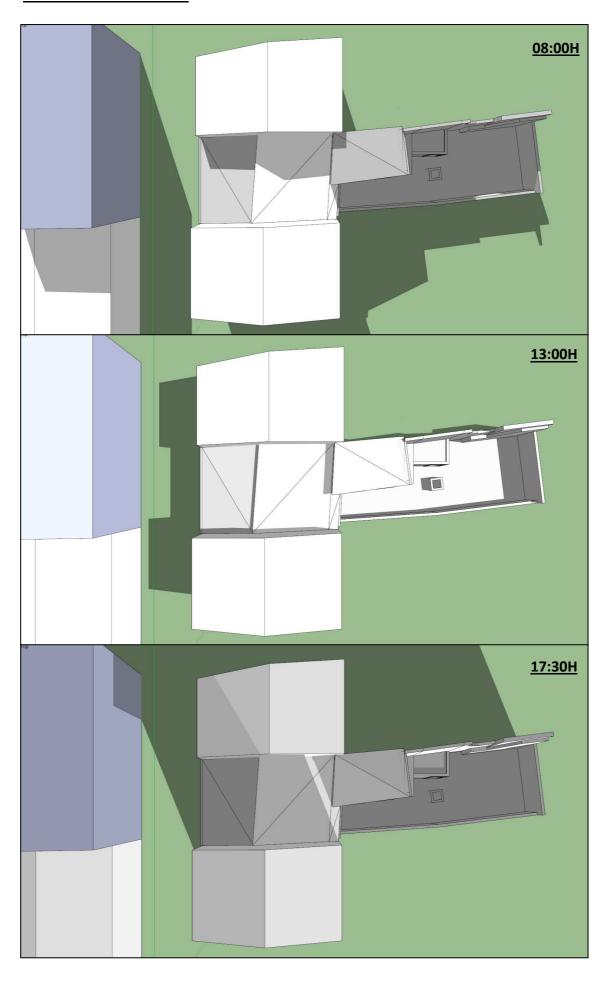


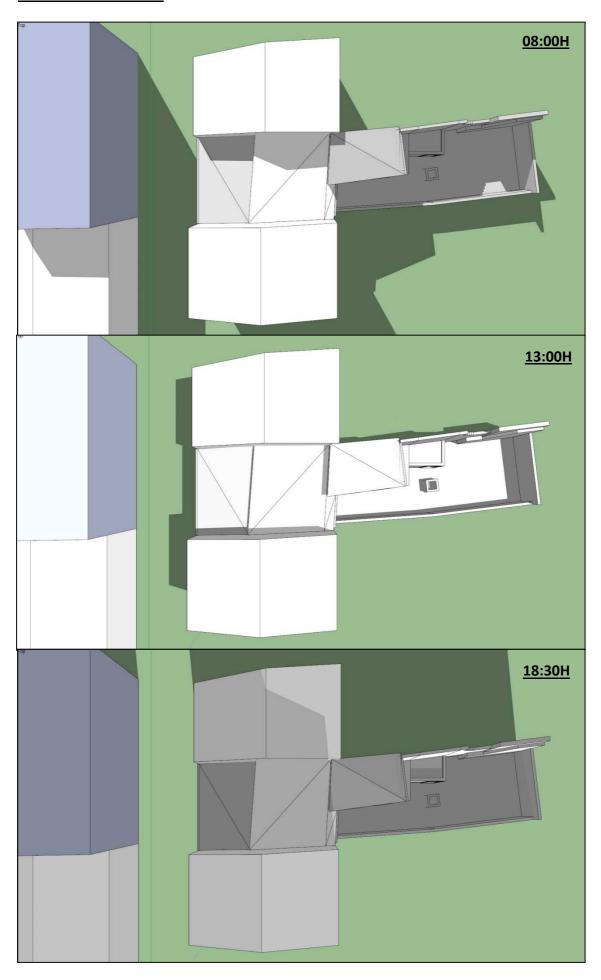




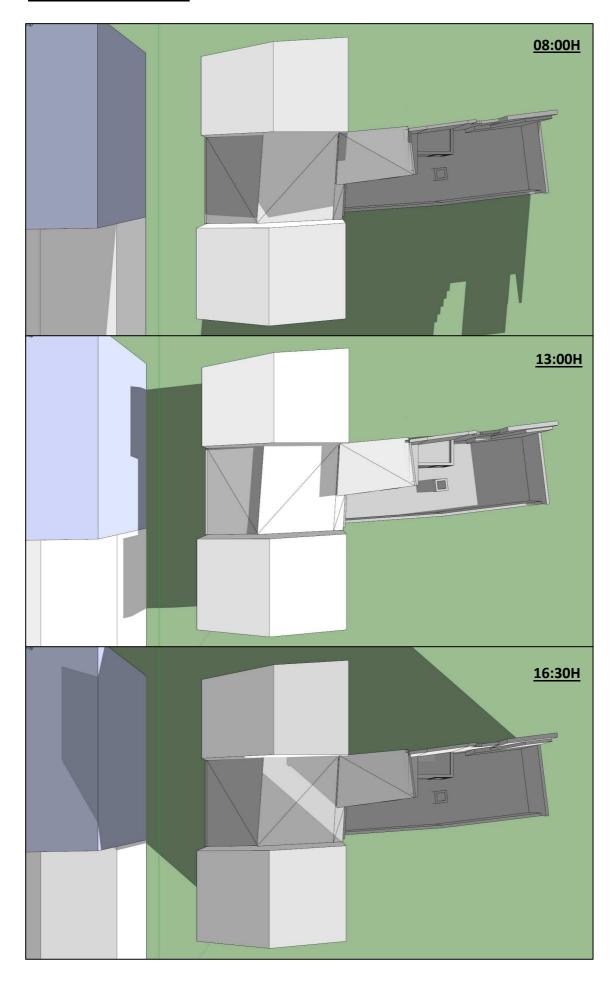


AM 6. ESTUDIO DE SOMBRAS

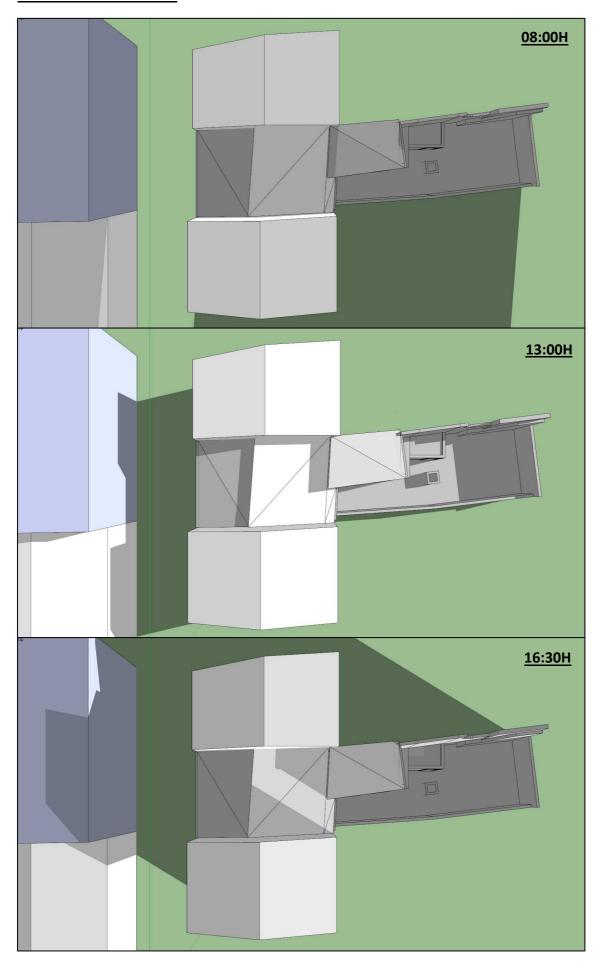




OTOÑO: 24 DE OCTUBRE



INVIERNO: 24 DE ENERO



AM 7. CÁLCULO ESTRUCTURAS

Cálculo viguetas de madera (DB-SE-M CTE):

Forjado Planta Baja:

Las viguetas, al estar sanas, serán reutilizadas y lo que calcularemos para este forjado será el intereje imponiendo en el cálculo la sección de la vigueta, ya que al reutilizarlas debemos juntarlas más y en consecuencia el intereje de las mismas será más pequeño.

Para los cálculos se utilizará madera aserrada para mantener una estética tradicional idéntica a la que había en la casa. La madera elegida es una C24 de 10 x 20 cm.

Cargas actuantes:

- P.P. Forjado compuesto por:
- 1) Entrevigado Ilivanya (5cm) = 1990 Kg/m³ \rightarrow 99,50 Kg/m²
- 2) Hormigón ligero (10cm) = 2000 Kg/m³ \rightarrow 200Kg/m²
- 3) Mortero cemento (3cm) = $1900 \text{Kg/m}^3 \rightarrow 57 \text{Kg/m}^2$
- 4) Baldosa cerámica (2cm) = 2000 Kg/m³ →40Kg/m²

Peso Propio del Forjado = 299,50Kg/m² → 3 KN/m²

Peso propio pavimento = 97 Kg/m² \rightarrow 1 KN/m²

CARGAS PERMANENTES:

- 1) p.p. forjado = $3KN/m^2$
- 2) p.p. pavimento = $1KN/m^2$
- 2) Tabiquería = 1 KN/m²
- 3) P.P. Vigueta = (0.10 m x 0.20 m x 3.50 KN/m) = 0.07 KN/m

CARGAS VARIABLES:

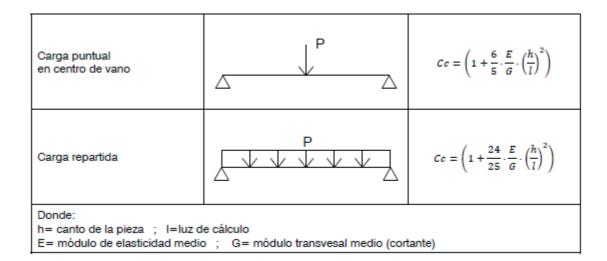
4) S.U. = $2KN/m^2$

Qk = (7X + 0.07)KN/m

CÁLCULO ELS

Al ser el ELS más importante que el ELU, calcularemos el intereje en función de la flecha que se produce, y una vez obtenido el intereje comprobaremos a ELU. Para este cálculo tendremos en cuenta la influencia del cortante en las deformaciones de los elementos de madera.

A las fórmulas habitualmente para el cálculo de deformaciones, como las que podemos encontrar en el prontuario de Ensidesa, se les debería aplicar un coeficiente corrector debido a la influencia del cortante en las deformaciones. Los coeficientes son los siguientes:



De esta forma, teniendo en cuenta el incremento de deformación por cortante las fórmulas serían:

Carga puntual:
$$f = \frac{p \cdot l^3}{48 \cdot E \cdot l} \cdot \left(1 + \frac{6}{5} \cdot \frac{E}{G} \cdot \left(\frac{h}{l}\right)^2\right)$$

$$Carga\ repartida: f = \frac{5 \cdot p \cdot l^4}{384 \cdot E \cdot l} \cdot \left(1 + \frac{24}{25} \cdot \frac{E}{G} \cdot \left(\frac{h}{l}\right)^2\right)$$

La influencia del cortante variará sustancialmente en función de la relación entre el canto de la pieza y la luz de cálculo, sin embargo la relación entre el módulo de elasticidad medio y el módulo transversal rondará el valor 16 (para maderas aserradas o laminadas homogéneas).

Suponiendo un valor medio de 16 de la relación E/G, la influencia del cortante con carga repartida sería:

$$\frac{h}{l} = 0.1 \rightarrow incremento deformación 15,4%$$

$$\frac{h}{l} = 0.09 \rightarrow incremento deformación 12,4%$$

$$\frac{h}{l} = 0.08 \rightarrow incremento deformación 9.8\%$$

$$\frac{h}{l} = 0.07 \rightarrow incremento deformación 7,5%$$

$$\frac{h}{l} = 0.06 \rightarrow incremento deformación 5,5%$$

$$\frac{h}{l} = 0.05 \rightarrow incremento deformación 3.8\%$$

$$\frac{h}{l} = 0.04 \rightarrow incremento deformación 2,5%$$

Para el cálculo de la flecha usaremos la luz más grande de la planta baja, que en este caso es la cocina con una luz de 4,34m.

$$I = \frac{1}{12} \cdot b \cdot h^3 = \frac{1}{12} \cdot 100 \cdot 200^3 = 6666666666667mm^4$$

$$f = \frac{5 \cdot p \cdot l^4}{384 \cdot E \cdot I} = \frac{5 \cdot (7X + 0.07) \cdot 4340^4}{384 \cdot 11000 \cdot 66666666667} = 6.3 \cdot (7X + 0.07) = (44.10X + 0.441)$$

$$f = \left(1 + \frac{24}{25} \cdot \frac{E}{G} \cdot \left(\frac{h}{l}\right)^2\right) = \left(1 + \frac{24}{25} \cdot \frac{11000}{690} \cdot \left(\frac{200}{4340}\right)^2\right) = 1,033$$

$$f = (44,10X + 0,441) \cdot 1,033 = 45,6X + 0,45$$

FLECHA INTEGRIDAD

$$45,60X + 0,45 \le \frac{L}{400} \to X = \frac{\frac{4340}{400} - 0,45}{45,60} = \mathbf{0}, \mathbf{23}m$$

FLECHA CONFORT

$$45,60X + 0,45 \le \frac{L}{350} \to X = \frac{\frac{4340}{350} - 0,45}{45,60} = 0,26m$$

FLECHA APARIENCIA

$$45,60X + 0,45 \le \frac{L}{300} \to X = \frac{\frac{4340}{300} - 0,45}{45,60} = 0,31m$$

Según cálculos, el intereje más desfavorable ha sido el de la flecha integridad, con lo cual utilizaremos éste para la planta baja.

CÁLCULO ELU

CARGAS PERMANENTES:

- 1) P.P. Forjado = 3KN/m²
- 2) p.p. pavimento = $1KN/m^2$
- 2) Tabiquería = 1 KN/m²

3) P.P. Vigueta = (0.10 m x 0.20 m x 3.50 KN/m) = 0.07 KN/m

CARGAS VARIABLES:

4) S.U. = $2KN/m^2$

1º Comprobar si son aplicables los factores de corrección de Resistencia definidos en 2.2.1.2.

Se trata de madera maciza, por lo tanto el factor de altura es sólo aplicable cuando el canto total del elemento a flexión es inferior a 150mm. En este caso el canto de las viguetas es de 200mm por lo que no es aplicable.

2º Definir clase de servicio

Se trata de un forjado interior, por lo que se aplicará una clase de servicio 1.

3º Definir clase de duración de las cargas según tabla 2.2

- Peso Propio y Cargas Permanentes: Clase duración Permanente
- Sobrecarga de uso: Clase de duración Media
- Tabiquería: Clase de duración Permanente

4º Definir valor de Kmod según tabal 2.4

El valor de Kmod quedará definido por la carga de menor duración que se tiene en cuenta en la combinación de cálculo:

Tipo de madera: Maciza \rightarrow Clase de servicio 1 \rightarrow Mín. duración: S.U. (duración media) \rightarrow **Kmod= 0,80**

5º Valor del coeficiente parcial de seguridad según tabla 2.3

Tipo de madera: Maciza → Coeficiente parcial de seguridad 1,30

6º Cálculo de la resistencia a flexión de la sección, según 6.1.6.

$$fmd = Kmod \cdot \frac{fmk}{\gamma M} \to fmd = 0.80 \cdot \frac{24}{1.30} = 14.77 N/mm^2$$

 $fmd = 24 N/mm^2$ (según tabla E.1 del Anejo E)

Una vez conocida la resistencia de cálculo a flexión del material, se calculará la tensión del cálculo según las cargas y dimensiones de la sección:

$$P.P.FORIADO = (3KN/m^2 \cdot 1,35) \cdot 0.25m = 1.18KN/m$$

$$P.P.PAVIMENTOS = (1 KN/m^2 \cdot 1,35) \cdot 0,25m = 0,34 KN/m$$

$$TABIQUER$$
Í $A = (1 KN/m^2 \cdot 1,35) \cdot 0,25 = 0,338 KN/m$

$$P.P.VIGUETA = (0.07 \ KN/m \cdot 1.35) = 0.0945 \ KN/m$$

$$S.U. = (2KN/m^2 \cdot 1.50) \cdot 0.25 = 0.75KN/m$$

 $CARGAS\ TOTALES = 2,71\ KN/ml$

$$\sigma md = \frac{Md}{W} = \frac{\frac{p \cdot l^2}{8}}{\frac{1}{6} \cdot b \cdot h^2} = \frac{\frac{2,71 \cdot 4340^2}{8}}{\frac{1}{6} \cdot 100 \cdot 200^2} = 9,57N/mm^2$$

Comprobación a flexión:

$$\sigma md \leq fmd \rightarrow 9.57N/mm^2 \leq 14.77N/mm^2$$

7º Comprobación de la sección a cortante, según 6.1.8.

Es importante no olvidar aplicar el coeficiente reductor Kcr que representa en efecto negativo de la existencia de las fendas de la madera.

$$bef = kcr \cdot b$$

siendo "b" el ancho de la sección correspondiente a la pieza.

kcr = 0,67 para la madera maciza

$$\tau d \le fv, d$$

$$fv, d = Kmod \cdot \frac{fv, k}{\gamma M} = 0,80 \cdot \frac{4,0}{1,30} = 2,4615 \, N/mm^2$$

$$\tau d = \frac{p \cdot l}{\frac{2}{Av}} = \frac{2,71 \cdot 4340}{(100 \cdot 0,67) \cdot 200} = 0,44N/mm^2 \le 2,4615 \, N/mm^2$$

Forjado Planta Piso:

Para la planta piso utilizaremos la misma tipología de viguetas que en la planta baja, es decir, viguetas macizas C24 y con un intereje de 60cm.

CARGAS ACTUANTES:

- Panel Sándwich (TERMOCHIP) = $0.45 \, KN/m^2$
- $-Tejas + Onduline = 0.80 KN/m^2$
- $-S.U. = 1 KN/m^2$
- $-Nieve = 0.20 \, KN/m^2$
- $-P.P.Vigueta de madera C24 = (0.10m \times 0.20m \times 3.50 \, KN/m^3) = 0.07 \, KN/ml$

1º Comprobar si son aplicables los factores de corrección de Resistencia definidos en 2.2.1.2.

Se trata de madera maciza, por lo tanto el factor de altura es sólo aplicable cuando el canto total del elemento a flexión es inferior a 150mm. En este caso el canto de las viguetas es de 200mm por lo que no es aplicable.

2º Definir clase de servicio

Se trata de un forjado interior, por lo que se aplicará una clase de servicio 1.

3º Definir clase de duración de las cargas según tabla 2.2

- Peso Propio y Cargas Permanentes: Clase duración Permanente

- Sobrecarga de uso: Clase de duración Media

- Nieve: Clase de duración Corta

4º Definir valor de Kmod según tabal 2.4

El valor de Kmod quedará definido por la carga de menor duración que se tiene en cuenta en la combinación de cálculo:

Tipo de madera: Maciza \rightarrow Clase de servicio 1 \rightarrow Mín. duración: Nieve (duración corta) \rightarrow **Kmod= 0,90**

<u>5º Valor del coeficiente parcial de seguridad según tabla 2.3</u>

Tipo de madera: Maciza → Coeficiente parcial de seguridad 1,30

<u>6º Cálculo de la resistencia a flexión de la sección, según 6.1.6.</u>

$$fmd = Kmod \cdot \frac{fmk}{\gamma M} \rightarrow fmd = 0.90 \cdot \frac{24}{1.30} = 16.62N/mm^2$$

 $fmd = 24 N/mm^2$ (según tabla E.1 del Anejo E)

Una vez conocida la resistencia de cálculo a flexión del material, se calculará la tensión del cálculo según las cargas y dimensiones de la sección:

- Panel Sándwich (TERMOCHIP) =
$$0.45 \, KN/m^2 \cdot 1.35 = 0.6075 \, KN/m^2$$

$$-Tejas + Onduline = 0.80 \, KN/m^2 \cdot 1.35 = 1.08 \, KN/m^2$$

$$-S.U. = 1 KN/m^2 \cdot 1,50 = 1,50 KN/m^2$$

$$-Nieve = 0.20 \, KN/m^2 \cdot 1.50 = 0.30 \, KN/m^2$$

 $-P.P.Vigueta\ de\ madera\ C24 = 0.07\ KN/m \cdot 1.35 = 0.0945\ KN/ml$

$$Qd = [(0,6075 + 1,08 + 1,50 + 0,30) \cdot 0,60 + 0,0945] = 2,19 \, KN/ml$$

$$\sigma md = \frac{Md}{W} = \frac{\frac{p \cdot l^2}{8}}{\frac{1}{6} \cdot b \cdot h^2} = \frac{\frac{2,19 \cdot 4820^2}{8}}{\frac{1}{6} \cdot 100 \cdot 200^2} = 9,54N/mm^2$$

Comprobación a flexión:

$$\sigma md \le fmd \rightarrow 9,54N/mm^2 \le 16,62N/mm^2$$

7º Comprobación de la sección a cortante, según 6.1.8.

Es importante no olvidar aplicar el coeficiente reductor Kcr que representa en efecto negativo de la existencia de las fendas de la madera.

$$bef = kcr \cdot b$$

siendo "b" el ancho de la sección correspondiente a la pieza.

kcr = 0,67 para la madera maciza

$$\tau d \le fv, d$$

$$fv, d = Kmod \cdot \frac{fv, k}{\gamma M} = 0.90 \cdot \frac{4.0}{1.30} = 2.769 \, N/mm^2$$

$$\tau d = \frac{p \cdot l}{\frac{2}{Av}} = \frac{2.19 \cdot 4820}{(100 \cdot 0.67) \cdot 200} = 0.394 \, N/mm^2 \le 2.769 \, N/mm^2$$

8º Cálculo deformaciones ELS

ELS MADERA

- Las acciones serán las características (sin mayorar)
- Se utilizarán las combinaciones de acciones que exige el apartado 4.3 del DB-SE en concreto para el cálculo de flecha las establecidas en el punto 4.3.3.1.
- 1) **Integridad** elementos constructivos (sólo cargas después de la puesta en obra del elemento estudiado, normalmente después de la tabiquería).
 - 1/500 Tabiques frágiles o pavimento rígido sin juntas
 - 1/400 Tabiquería ordinaria o pavimento rígido con juntas
 - 1/300 Demás casos
- 2) Confort 1/350 (sólo cargas corta duración, habitualmente la sobrecarga de uso)
- 3) Apariencia 1/300 (combinación casi permanente, cargas variables multiplicadas por φ 2)
- Se tendrá en cuenta el efecto de la fluencia, esta característica afectará sólo a las deformaciones producidas por cargas permanentes o casi permanentes.

En el apartado 7 del DB-SE-M se establece el cálculo de componente diferida de la deformación producida en elementos estructurales de madera.

FLUENCIA

Definición: Es el incremento de deformación que sufre un material al que se le aplica un esfuerzo constante.

La madera así como el hormigón, es susceptible a los efectos de la fluencia, por tanto a la hora de calcular las deformaciones el CTE plantea calcular las componente diferida de la deformación multiplicando la deformación elástica (fórmulas de prontuario) por un coeficiente Kdef que representa los efectos de la fluencia en función de la clase de servicio a la que está expuesto el material.

Según DB-SE-M:

7.1 Deformación diferida

1 La componente diferida de un desplazamiento, δ_{dif} , se determina a partir de la expresión:

$$\delta_{\text{dif}} = \delta_{\text{ini}} \cdot \psi_2 \cdot \mathsf{K}_{\text{def}} \tag{7.1}$$

siendo:

δ_{ini} desplazamiento elástico;

 $ψ_2$ coeficiente de simultaneidad que se obtien de la tabla 4.2 del DB SE. Para las cargas permanentes, se adoptará $ψ_2$ =1;

k_{def} factor de fluencia en función de la clase de servicio (véase tabla 7.1);

2 Las deformaciones diferidas deben evaluarse bajo la combinación de acciones que corresponda según lo definido en el DB SE, apartado 4.3.3. En el caso de la combinación casi permanente, sólo se multiplicará una vez por el factor ψ₂

Tabla 7.1 Valores de k_{def} para madera y productos derivados de la madera

Tipo de producto	Clase de servicio		
	1	2	3
	0,60	0,80	2,00
	0,60	0.80	2,00
	0,60	0,80	2,00
	Tipo de producto	0,60 0,60	1 2 0,60 0,80 0,60 0,80

$$I = \frac{b \cdot h^3}{12} = \frac{100 \cdot 250^3}{12} = 130208333,3mm^4$$

$$f = \frac{5 \cdot p \cdot l^4}{384 \cdot E \cdot I} = \frac{5 \cdot p \cdot 4820^4}{384 \cdot 11 \cdot 13020833333} = 4906,77 \cdot p$$

$$f = \left(1 + \frac{24}{25} \cdot \frac{E}{G} \cdot \left(\frac{h}{l}\right)^2\right) = \left(1 + \frac{24}{25} \cdot \frac{11000}{690} \cdot \left(\frac{250}{4820}\right)^2\right) = 1,041$$

$$f = (4906,77 \cdot p) \cdot 1,041 = 5107,95 \cdot p$$

- Panel Sándwich =
$$0.45 \, KN/m^2 \cdot 0.60m = 0.00027 \, KN/mm \cdot 5107.95 = 1.38mm$$

$$-Tejas + Onduline = 0.80 \, KN/m^2 \cdot 0.60m = 0.00048 \, KN/mm \cdot 5107.95 = 2.45mm$$

Miguel Riera Ribas

$$-S.U. = 1 KN/m^2 \cdot 0.60m = 0.00060 KN/mm \cdot 5107.95 = 3.065mm$$

$$-Nieve = 0.20 \, KN/m^2 \cdot 0.60 \, m = 0.00012 \, KN/mm \cdot 5107.95 = 0.61 \, mm$$

$$-P.P.Vigueta\ de\ madera\ C24 = 0.07\ KN/ml = 0.00007\ KN/mm \cdot 5107.95 = 0.36mm$$

Suma Permanentes: 1,38mm + 2,45mm + 0,36mm = 4,19mm

FLECHA INTEGRIDAD

$$f = \frac{4820mm}{400mm} = 12,05mm$$

$$\varphi$$
2 = 1 (Permanentes)

$$S.U. = 0$$

$$Nieve = 0$$

$$Kdef = 0,60$$

$$Flecha = 4,19$$
mm · 1 · 0,60 + 2,45 + 3,675 + 3,675 · φ2 · Kdef = 8,64mm < 12,05mm

FLECHA CONFORT

$$f = \frac{4820mm}{350mm} = 13,77mm$$

Flecha = 3,065mm + 0,61mm = 3,675mm < 13,77mm

FLECHA APARIENCIA

$$f = \frac{4820mm}{300mm} = 16,067mm$$

$$Flecha = 4,19 + 4,19$$
mm · $1 \cdot 0,6 + 3,675 \cdot \varphi 2 + 3,675 \cdot \varphi 2 \cdot Kdef = 6,704$ mm

Al final deberemos disponer en la planta piso viguetas de madera C24 de 10 x 25cm.

Cálculo Estructura Hueco Escalera (DB-SE-A Y DB-SE-M CTE):

Para el cálculo, dividiremos la estructura del hueco de escaleras en tres partes, dos pórticos y una viga. Esta viga será una brochal. El primer pórtico tendrá la misma forma que el pórtico de la cocina, es decir, una viga horizontal y dos pilares que la sustentan. El segundo estará formado por un pilar y una viga paralela a las viguetas. Los pilares y la jácena de la estructura serán metálicos, ya que de esta manera podremos disponer de pilares esbeltos que no ocupen mucho espacio, sobretodo en el baño por estar justo debajo de la escalera.

Definición Forjados

1) FORJADO PLANTA PISO

-Marés de llivañya e = 5cm →
$$\rho$$
 = 1990 Kg/m³ = 99,50 Kg/m²

- H. ligero (paso instalaciones)e =
$$10cm \rightarrow \rho = 2000 \, \text{Kg/m}^3 = 200 \, \text{Kg/m}^2$$

- Mortero cemento
$$e = 3cm \rightarrow \rho = 1900 \, Kg/m^3 = 57 \, Kg/m^2$$

- Baldosa cerámica
$$e = 2cm \rightarrow \rho = 2000 \, \text{Kg/m}^3 = 40 \, \text{Kg/m}^2$$

$$p. p. forjado = 99.5 Kg/m^2 + 200 Kg/m^2 = 299.50 Kg/m^2 \rightarrow 2.995 KN/m^2 \sim 3 KN/m^2$$

p. p. pavimento =
$$57 \, \text{Kg/m}^2 + 40 \, \text{Kg/m}^2 = 97 \, \text{Kg/m}^2 \rightarrow 0.97 \, \text{KN/m}^2 \sim 1 \, \text{KN/m}^2$$

Para el cálculo de p.p. viguetas debemos saber cuántos metros lineales de vigueta hay en los 3,51m de área tributaria. En el forjado planta piso tenemos 21,66ml de vigueta, entonces el p.p. de vigueta para este forjado será:

$$p. p. viguetas C24 = 3.5 KN/m^3 \cdot (0.10m \cdot 0.20m) =$$

$$= 0.07KN/ml = \frac{0.07KN/ml \cdot 21.66ml}{2.02ml} = 0.75KN/ml$$

CÁLCULO PÓRTICO:

Al ser una estructura simple podemos realizar los cálculos a mano usando el prontuario. Lo primero que debemos hacer es calcular la jácena y determinar que perfil debemos usar para poder soportar las cargas solicitantes, posteriormente elegiremos un tipo de pilar y comprobaremos que el conjunto (jácena calculada y pilares elegidos) resiste los esfuerzos y finalmente calcularemos la cimentación del mismo.

CÁLCULO DE LA JÁCENA DE ACERO

La jácena de acero a dimensionar, estará compuesta por un solo vano con un área tributaria de 3,51m. Realizaremos tres comprobaciones y elegiremos la más desfavorable de las tres, estas serán el módulo resistente mínimo, área mínima del alma y la inercia necesaria.

CARGAS ACTUANTES:

1- FORJADO PLANTA PISO:

$$-p.p. forjado = 3 KN/m^2$$

$$-p.p.pavimento = 1 KN/m^2$$

$$-p.p.viguetas = 0,75 KN/ml$$

$$-S.U. = 2KN/m^2$$

1- Cálculo de la carga total Qd:

FORJADO PLANTA PISO:

$$-p.p. forjado = 3 KN/m^2 \cdot 1,35 \cdot 3,51ml = 14,22 KN/ml$$

$$-p.p. pavimento = 1 KN/m^2 \cdot 1,35 \cdot 3,51 ml = 4,74 KN/ml$$

$$-p.p. viguetas = 0.75 KN/ml \cdot 1.35 = 1.01 KN/ml$$

$$-S.U. = 2KN/m^2 \cdot 1,50 \cdot 3,51ml = 10,53KN/ml$$

$$Qd = 30,50 \, KN/ml$$

2-Módulo resistente mínimo:

$$Momento\ flector = \frac{p \cdot l^2}{8} = \frac{30,50\ KN/ml \cdot 2,02ml^2}{8} = \textbf{15},\textbf{56}KNml$$

$$Wel = \frac{Mtotal}{fyd} = \frac{15,56KNml}{275/1.05} \cdot 10^3 = 59,41cm^3$$

3-Área mínima del alma:

$$Vd = \frac{p \cdot l}{2} = \frac{30,50 \, KN/ml \cdot 2,02ml}{2} = 30,81 KN$$

$$Vd = Av \cdot \frac{fyd}{\sqrt{3}} \rightarrow Av = \frac{30,81 KN \cdot \sqrt{3}}{275/1.05} \cdot 10^3 = 203,72 mm^2$$

4-Inercia necesaria:

Para realizar este apartado las cargas no deben estar mayoradas

FORJADO PLANTA PISO:

$$-p.p. forjado = 3 KN/m^2 \cdot 3,51ml = 10,53 KN/ml$$

$$-p.p. pavimento = 1 KN/m^2 \cdot 3,51 ml = 3,51 KN/ml$$

$$-p.p. viguetas = 0.75 KN/ml = 0.75 KN/ml$$

$$-S.U. = 2KN/m^2 \cdot 3,51KN/ml = 7,02KN/ml$$

 $Qk = 21,81 \, KN/ml$

$$I \ge \frac{400}{2,1 \cdot 10^5} \cdot \left(\frac{5 \cdot 21,81 \, KN/ml \cdot 2020^3}{384}\right) \cdot 10^{-4} = 445,85 cm^4$$

Elegimos perfil metálico de la serie IPE:

1)
$$Wel = 59,41 cm^3 \rightarrow IPE 140 (Wel = 77,30cm^3)$$

2)
$$Av = 203,71mm^2 \rightarrow IPE\ 80\ (Av = 80mm \cdot 3,80mm = 304mm^2)$$

3)
$$I = 445,85 \text{ cm}^4 \rightarrow IPE 200 (I = 541 \text{ cm}^4)$$

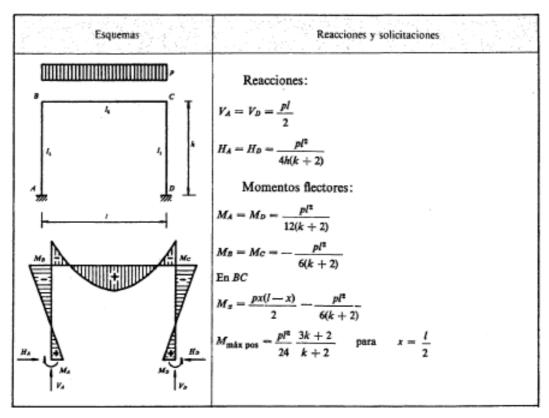
El perfil elegido será un IPE 140.

COMPROBACIÓN PILARES METÁLICOS

Una vez calculada la jácena elegiremos el tipo de pilar que queremos utilizar para el pórtico, para ello se ha elegido un pilar de tubo cuadrado de 100mm en la sala-estar, por cuestiones estéticas y para dar sensación de estabilidad estructural al usuario, ya que con menos sección sería suficiente.

pórticos simples biempotrados a la misma altura dintel horizontal





Donde K:

$$K = \frac{I_2}{I_1} \cdot \frac{h}{l} = \frac{541cm^4}{177cm^4} \cdot \frac{328cm}{202cm} = 4,96$$

 $I^1 = Inercia del pilar (100mm \times 100mm) (177cm^4)$

 $I_2 = Inercia de la jácena IPE 140 (541cm⁴)$

l = luz del p'ortico (202cm)

 $h = altura \ del \ pilar \ (328cm)$

Cálculo de los momentos:

$$Ma = Md = \frac{p \cdot l^2}{12 \cdot (k+2)} = \frac{30,50KNml \cdot 2,02ml^2}{12 \cdot (4,96+2)} = 1,49KNml$$

$$Mb = Mc = \frac{-p \cdot l^2}{6 \cdot (k+2)} = \frac{-30,50 KNml \cdot 2,02 ml^2}{6 \cdot (4,96+2)} = -2,98 KNml$$

$$Mm\acute{a}x. = \frac{p \cdot l^2}{24} \cdot \left[\frac{3k+2}{k+2} \right] = \frac{30,50 KNml \cdot 2,02^2}{24} \cdot \left[\frac{3 \cdot 4,96+2}{4,96+2} \right] = 12,57 KNml$$

Como vemos el momento flector máximo es parecido al momento obtenido anteriormente para el cálculo de la jácena, así que damos por buena la operación.

Comprobación pilar:

$$Wel > \frac{M}{fyd} = \frac{-2,98 \cdot 10^6 Nmm}{275/1,05} = 11378,2mm^3 = 11,38cm^3$$

El pilar elegido es cuadrado de 100 x 100mm tiene un $Wel = 35,40cm^3$.

Para saber el axil que recibe el pilar debemos realizar la bajada de cargas:

FORJADO PLANTA PISO:

$$Qd = 30.50 \, KN/ml \cdot 2.02 ml = 61.61 KN$$

PESO PROPIO IPE 140:

$$Qd = 0.124 \, KN/ml \cdot 1.35 \cdot 2.02 ml = 0.34 KN$$

$$Qd = \frac{61,61KN + 0,34kn}{2} = 30,97KN (N \text{ que recibe 1 pilar})$$

$$\frac{N}{A \cdot f v d} + \frac{M}{W v l \cdot f v d} < 1$$

$$\frac{30,97 \cdot 10^{3} N}{1140 \cdot {}^{275}/_{1,05}} + \frac{2,98 \cdot 10^{6} Nmm}{53300 \cdot {}^{275}/_{1,05}} = 0,317 < 1 \ CUMPLIMOS$$

Al ser estructuras con poca longitud no hará falta calcular la longitud de pandeo de los pilares.

CÁLCULO DE LA PLACA BASE DEL PILAR:

Para el cálculo de la base donde se suelda el pilar con la zapata, se ha usado los números gordos. La base será cuadrada.

FORJADO PLANTA PISO:

$$Qk = 21.81 \, KN/ml \cdot 2.02 ml = 44.06 KN$$

PESO PROPIO IPE 140:

$$Qk = 0.124 \, KN/ml \cdot 2.02 ml = 0.250 KN$$

PESO PROPIO PILAR CUADRADO:

$$Qk = 0.0896 \, KN/ml \cdot 3.28ml = 0.294KN$$

$$Qk \ total = \frac{44,06KN + 0,250KN}{2} + 0,294KN = 22,45KN$$

$$AB \ge 1,50 \cdot \frac{Nk}{0,85 \cdot fcd} = 1,50 \cdot \frac{22,36 \cdot 10^3}{0,85 \cdot \frac{25}{1.50}} = 2367,53mm^2$$

$$A = B = 48,65mm$$

Como que el pilar es cuadrado de 100mm dispondremos una placa comercial de 250mm x 250mm.

CÁLCULO VIGA BROCHAL:

Esta viga será metálica y se calculará como se fuera una viga biapoyada con una carga repartida encima, ésta tendrá una área tributaria de 2,45ml.

Definición Forjados

1) FORJADO PLANTA PISO

- -Marés de llivañya e = 5cm → ρ = 1990 Kg/m³ = 99,50 Kg/m²
- H. ligero (paso instalaciones)e = 10cm → $\rho = 2000 \, \text{Kg/m}^3 = 200 \, \text{Kg/m}^2$
- Mortero cemento $e = 3cm \rightarrow \rho = 1900 \, \text{Kg/m}^3 = 57 \, \text{Kg/m}^2$
- Baldosa cerámica $e = 2cm \rightarrow \rho = 2000 \, \text{Kg/m}^3 = 40 \, \text{Kg/m}^2$

p. p. forjado =
$$99.5 \, \text{Kg/m}^2 + 200 \, \text{Kg/m}^2 = 299.50 \, \text{Kg/m}^2 \rightarrow 2.995 \, \text{KN/m}^2 \sim 3 \, \text{KN/m}^2$$

p. p. pavimento =
$$57 \, \text{Kg/m}^2 + 40 \, \text{Kg/m}^2 = 97 \, \text{Kg/m}^2 \rightarrow 0.97 \, \text{KN/m}^2 \sim 1 \, \text{KN/m}^2$$

Para el cálculo de p.p. viguetas debemos saber cuántos metros lineales de vigueta hay en los 2,45ml de área tributaria. En el forjado planta piso tenemos 7,35ml de vigueta, entonces el p.p. de vigueta para este forjado será:

$$p. p. viguetas C24 = 3.5 KN/m^3 \cdot (0.10m \cdot 0.20m) =$$

$$= 0.07KN/ml = \frac{0.07KN/ml \cdot 7.35ml}{0.90ml} = 0.57 \frac{KN}{ml}$$

CARGAS ACTUANTES:

1- FORJADO PLANTA PISO:

$$-p.p. forjado = 3 KN/m^2$$

$$-p.p.pavimento = 1 KN/m^2$$

$$-p.p.viguetas = 0.57 KN/ml$$

$$-S.U. = 2KN/m^2$$

1- Cálculo de la carga total Qd:

FORJADO PLANTA PISO:

$$-p.p. forjado = 3 KN/m^2 \cdot 1,35 \cdot 2,45ml = 9,93 KN/ml$$

$$-p.p.pavimento = 1 KN/m^2 \cdot 1,35 \cdot 2,45ml = 3,20 KN/ml$$

$$-p.p. viguetas = 00,57 KN/ml \cdot 1,35 = 0,08 KN/ml$$

$$-S.U. = 2KN/m^2 \cdot 1,50 \cdot 2,45ml = 7,35KN/ml$$

$$Qd = 20,56 \, KN/ml$$

2-Módulo resistente mínimo:

$$Momento\ flector = \frac{p \cdot l^2}{8} = \frac{20,56\,KN/ml \cdot 0,90ml^2}{8} = \textbf{2},\textbf{10}KNml$$

$$Wel = \frac{Mtotal}{fyd} = \frac{2,10KNml}{275/1.05} \cdot 10^3 = 8,20cm^3$$

3-Área mínima del alma:

$$Vd = \frac{p \cdot l}{2} = \frac{20,56 \, KN/ml \cdot 0,90ml}{2} = 9,30 KN$$

$$Vd = Av \cdot \frac{fyd}{\sqrt{3}} \rightarrow Av = \frac{9,30 KN \cdot \sqrt{3}}{275/1.05} \cdot 10^3 = 61,5 mm^2$$

4-Inercia necesaria:

Para realizar este apartado las cargas no deben estar mayoradas

FORJADO PLANTA PISO:

$$-p.p. forjado = 3 KN/m^2 \cdot 2,45ml = 7,35 KN/ml$$

$$-p.p. pavimento = 1 KN/m^2 \cdot 2,45 ml = 2,45 KN/ml$$

$$-p.p.viguetas = 0.57 KN/ml = 0.57 KN/ml$$

$$-S.U. = 2KN/m^2 \cdot 2,45KN/ml = 4,90KN/ml$$

$$Qk = 15,27 \, KN/ml$$

$$I \ge \frac{400}{2.1 \cdot 10^5} \cdot \left(\frac{5 \cdot 15,27 \, KN/ml \cdot 900^3}{384}\right) \cdot 10^{-4} = 27,61 cm^4$$

Elegimos perfil metálico de la serie IPE:

1)
$$Wel = 8,20 \text{ cm}^3 \rightarrow IPE \ 80 \ (Wel = 20,0 \text{cm}^3)$$

2)
$$Av = 61,50mm^2 \rightarrow IPE\ 80\ (Av = 80mm \cdot 3,80mm = 304mm^2)$$

3)
$$I = 27,61 \text{ cm}^4 \rightarrow IPE \ 80 \ (I = 80 \text{ cm}^4)$$

El perfil elegido será un IPE 80.

CÁLCULO VIGA PARALELA VIGUETAS MADERA:

Esta jácena solamente recibirá la puntual que le produce la viga brochal, también será metálica como el resto de vigas. ésta se calculará como un pórtico formado por un pilar metálico empotrado y la jácena apoyada en la pared verda, para ello se ha usado el prontuario y el programa ftool como comprobación.

1- Cálculo de la carga total Qd:

FORJADO PLANTA PISO:

$$-p.p. forjado = 3 KN/m^2 \cdot 1,35 \cdot 2,21m^2 = 8,95KN$$

$$-p.p.$$
 pavimento = $1 KN/m^2 \cdot 1.35 \cdot 2.21m^2 = 2.98KN$

$$-p.p. viguetas = 0.57 KN/ml \cdot 1.35 \cdot 0.90m = 0.69KN$$

$$-S.U. = 2KN/m^2 \cdot 1,50 \cdot 2,21m^2 = 6,63KN$$

$$-p.p.$$
 jácena IPE80 = $0.06 KN/ml \cdot 1.35 \cdot 0.90 ml = 0.073 KN$

$$Qd = \frac{19,32KN}{2} = 9,66KN$$

La otra mitad lo deberá soportar la pared verda en la cual está apoyada la viga brochal.

Primero de toc una viga biapo

mos como

Diagramas	Reactioner y solicitationes
	Reacciones: $R_A = \frac{Pb}{l} \qquad R_B = \frac{Pa}{l}$
Q	Esfuerzos cortantes: $Q_{AG} = \frac{Pb}{l} = \text{const.} \qquad Q_{CB} = -\frac{Pa}{l} = \text{const.}$
	Momentos fiectores: $M_{AC} = \frac{Pb}{l} x \qquad M_{CB} = \frac{Pa}{l} (l - x)$
70	$M_{\text{max}} = M_C = \frac{Pab}{I}$ para $x_0 = a$

Angulos de giro:
$$\varphi_A = \frac{Pab}{6EH}(l+b) \qquad \varphi_B = -\frac{Pab}{6EH}(l+a) \qquad \varphi_C = \frac{Pab}{3EH}(b-a)$$
 Ecuación de la elástica:
$$\gamma_{AC} = \frac{Plbx}{6EH} \left(1 - \frac{b^3}{l^2} - \frac{x^3}{l^3}\right) \qquad \gamma_{CB} = \frac{Pla(l-x)}{6EH} \left[1 - \frac{a^2}{l^2} - \left(\frac{l-x}{l}\right)^2\right]$$
 Flecha máxima $(a > b)$:
$$f_{max} = \frac{Pb}{9EH\sqrt{3}} (l^2 - b^3)^{l_3} \qquad \text{para } x = \sqrt{\frac{l^2 - b^3}{3}}$$

Inercia necesaria:

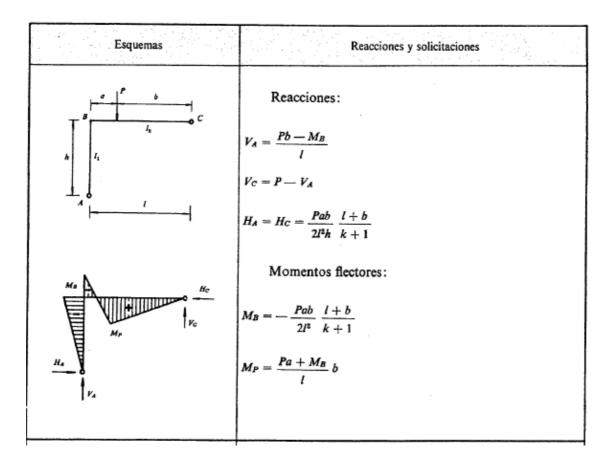
La carga sin mayorar será de 6,92 KN, la b será la distancia donde recibe la puntual, es decir, 1,03m y la luz será de 3,51m.

$$I \ge \frac{400}{E} \cdot \left[\frac{P \cdot b \cdot (l^2 - b^2)^{3/2}}{9 \cdot l^2 \cdot \sqrt{3}} \right]$$

$$I \geq \frac{400}{2,1 \cdot 10^5} \cdot \left[\frac{6920KN \cdot 1030ml \cdot \left(3510ml^2 - 1030ml^2\right)^{3/2}}{9 \cdot 3510ml^2 \cdot \sqrt{3}} \right] \cdot 10^{-4} = 267,1cm^4$$

Según cálculos sería suficiente un IPE 140 ($Iy = 541cm^4$), pero para una ejecución constructiva más fácil, ya que esta viga se suelda a la IPE 140, dispondremos de una IPE 160 ($Iy = 891cm^4$).

Una vez calculada la viga, calcularemos los momentos del pórtico para saber si el conjunto resiste, sabemos que lo más restrictivo de una viga es la flecha y por lo tanto cumpliremos, pero lo haremos para saber si el pilar elegido aguanta.



$$K = \frac{I_2}{I_1} \cdot \frac{h}{l} = \frac{891cm^4}{177cm^4} \cdot \frac{328cm}{351cm} = 4,71$$

$$Mb = -\frac{P \cdot a \cdot b}{2 \cdot l^2} \cdot \frac{l+b}{k+1} = -\frac{9,66 \cdot 1,03 \cdot 2,48}{2 \cdot 3,51^2} \cdot \frac{3,51+2,48}{4,71+1} = 1,15KNml$$

Comprobación pilar:

$$Wel > \frac{M}{fyd} = \frac{1,15 \cdot 10^6 Nmm}{275/1.05} = 4811,2mm^3 = 4,81cm^3$$

El pilar elegido tiene un $Wel = 35,40cm^3$.

Para saber el axil que recibe el pilar debemos realizar la bajada de cargas:

FORJADO PLANTA PISO:

$$Qd = 30,50 \, KN/ml \cdot 2,02ml = 61,61KN$$

PESO PROPIO IPE 140:

$$Qd = 0.124 \, KN/ml \cdot 1.35 \cdot 2.02 ml = 0.34 KN$$

PESO PROPIO IPE 160:

$$Qd = 0.158 \, KN/ml \cdot 1.35 \cdot 3.51 ml = 0.79 KN$$

PUNTUAL QUE RECIBE LA VIGA:

$$Qd = 9.66KN$$

$$Qd = \frac{61,61KN + 0,79KN + 0,34KN + 9,66}{2} = 36,20KN (N \ que \ recibe \ 1 \ pilar)$$

$$\frac{N}{A \cdot f v d} + \frac{M}{W p l \cdot f v d} < 1$$

$$\frac{36,20 \cdot 10^{3} N}{1140 \cdot {}^{275} / _{1,05}} + \frac{1,15 \cdot 10^{6} Nmm}{53300 \cdot {}^{275} / _{1,05}} = 0,284 < 1 \; CUMPLIMOS$$

CÁLCULO DE LA PLACA BASE DEL PILAR:

Para el cálculo de la base donde se suelda el pilar con la zapata, se ha usado los números gordos. La base será cuadrada.

FORJADO PLANTA PISO:

$$Qk = 21.81 \, KN/ml \cdot 2.02 ml = 44.06 KN$$

PESO PROPIO IPE 140:

$$Qk = 0.124 \, KN/ml \cdot 2.02ml = 0.250 KN$$

PESO PROPIO PILAR CUADRADO 100 x 100mm:

$$Qk = 0.0896 \, KN/ml \cdot 3.28ml = 0.294KN$$

PESO PROPIO IPE 160 (Calculada más adelante):

$$Qd = 0.158 \, KN/ml \cdot 3.51 ml = 0.59 KN$$

PUNTUAL QUE RECIBE LA VIGA:

$$Qd = 6,91KN$$

$$Qk\ total = \frac{44,06KN + 0,250KN + 0,11KN + 0,59KN + 6,91KN}{2} = 25,96KN$$

$$AB \ge 1,50 \cdot \frac{Nk}{0,85 \cdot fcd} = 1,50 \cdot \frac{26,10 \cdot 10^3}{0,85 \cdot \frac{25}{1.50}} = 2763,53mm^2$$

$$A = B = 52,57mm$$

Como que el pilar es de 100mm dispondremos de una placa base de 150mm de ancho.

CÁLCULO LOSA ESCALERA:

Para el cálculo de la losa de escalera, hemos usado el programa FTOOL para calculas los esfuerzos de la escalera.

CARGAS ACTUANTES:

$$-P.P.ESCALERA = 25 KN/m^3 \cdot (1m \cdot 0.15m) = 3 KN/ml$$

$$-P.P.SOLADOY PELDAÑEADO = 2KN/m^2$$

$$-S.U. = 1 KN/m^2$$

Dividiremos la escalera en 4 tramos:

TRAMO 1 (L= 1,82m):

$$-P.P.ESCALERA = 25 KN/m^3 \cdot (1m \cdot 0.15m) = 3 KN/ml \cdot 1.35 =$$

$$= 4.05 \, KN / ml$$

$$-P.P.SOLADO\ Y\ PELDA\~NEADO = 2\ KN/m^2 \cdot 1,35 \cdot 1,82ml = 4,91\ KN/ml$$

$$-S.U. = 1 KN/m^2 \cdot 1,50 \cdot 1,82ml = 2,73 KN/ml$$

$$Qd = 4,05 \, KN/ml + 4,91 \, KN/ml + 2,73 \, KN/ml = 11,69 \, KN/ml$$

TRAMO 2 (L= 0,80m):

$$-P.P.ESCALERA = 25 KN/m^3 \cdot (1m \cdot 0.15m) = 3 KN/ml \cdot 1.35 =$$

$$= 4.05 \, KN/ml$$

$$-P.P.SOLADO\ Y\ PELDA\tilde{N}EADO = 2\ KN/m^2 \cdot 1,35 \cdot 0,80ml = 2,16\ KN/ml$$

$$-S.U. = 1 KN/m^2 \cdot 1,50 \cdot 0,80ml = 1,20 KN/ml$$

$$Qd = 4,05 \, KN/ml + 2,16 \, KN/ml + 1,20 \, KN/ml = 7,41 \, KN/ml$$

TRAMO 3 (L= 1,05m):

$$-P.P.ESCALERA = 25 KN/m^3 \cdot (1m \cdot 0.15m) = 3 KN/ml \cdot 1.35 =$$

$$= 4,05 \, KN/ml$$

$$-P.P.SOLADO\ Y\ PELDA\tilde{N}EADO = 2\ KN/m^2 \cdot 1,35 \cdot 1,05ml = 2,835\ KN/ml$$

$$-S.U. = 1 KN/m^2 \cdot 1,50 \cdot 1,05 ml = 1,60 KN/ml$$

$$Qd = 4,05 \, KN/ml + 2,84 \, KN/ml + 1,60 \, KN/ml = 8,49 \, KN/ml$$

TRAMO 4 (L= 0,80m):

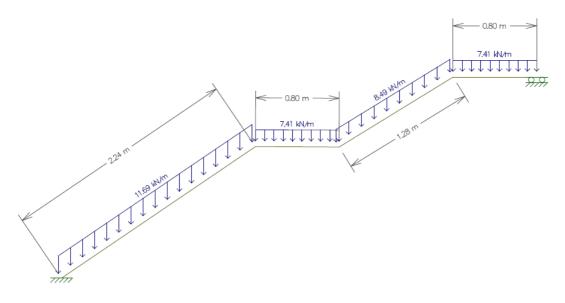
$$-P.P.ESCALERA = 25 KN/m^3 \cdot (1m \cdot 0.15m) = 3 KN/ml \cdot 1.35 =$$

 $=4,05 \, KN/ml$

 $-P.P.SOLADO\ Y\ PELDA\~NEADO = 2\ KN/m^2 \cdot 1,35 \cdot 0,80ml = 2,16\ KN/ml$

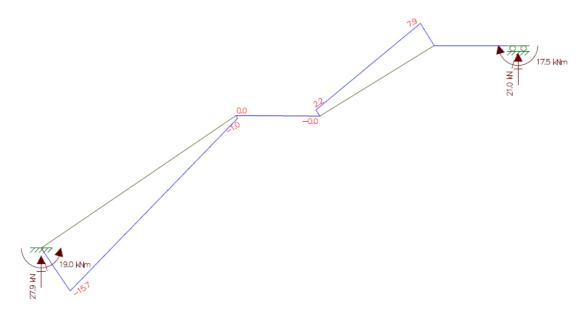
$$-S.U. = 1 KN/m^2 \cdot 1,50 \cdot 0,80ml = 1,20 KN/ml$$

$$Qd = 4,05 \, KN/ml + 2,16 \, KN/ml + 1,20 \, KN/ml = 7,41 \, KN/ml$$

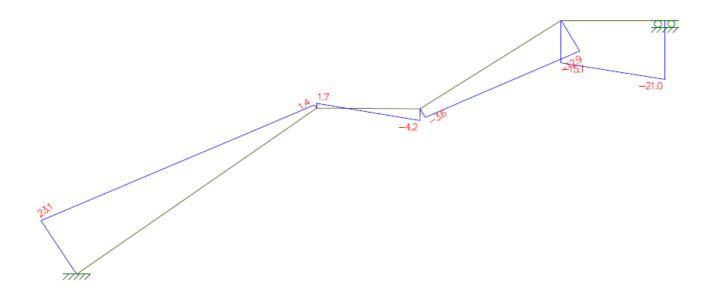


Los esfuerzos son los siguientes:

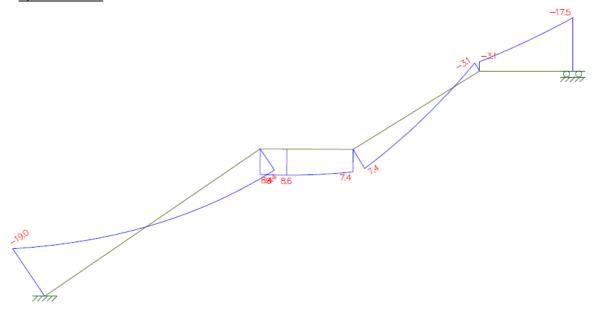
1) Reacciones



2) Cortantes:



3) Momentos:



Para calcular el armado de la escalera usaremos el momento flector del tramo 19KNml ya que es el mayor.

Momento Límite:

$$Uo = fcd \cdot b \cdot d = \frac{25}{1,50} \cdot 800 \cdot 70 = 934KN$$

$$Mlim. = 0.375 \cdot Uo \cdot d = 0.375 \cdot 934 \cdot 0.07m = 24.51KNml > 22.30KNml$$

No será necesario armadura de compresión.

Al no tener armadura a compresión usaremos las fórmulas del anejo 7 de la EHE.

$$Uo = Uo \cdot \left(1 - \sqrt{1 - \frac{2 \cdot Md}{Uo \cdot d}}\right) = 934 \cdot \left(1 - \sqrt{1 - \frac{2 \cdot 19}{934 \cdot 0,07}}\right) = 329,6 \text{ KN}$$

$$Us1 = As \cdot fyd \rightarrow As = \frac{Us1}{fyd} = \frac{330 \cdot 10^3}{\frac{500}{1.15}} = 759mm^2$$
 a repartir entre parte inf. y sup.

Armadura de refuerzo = 4Ø12 (452mm²)

Armadura mínima según la EHE:

Cara superior

$$As, mín. = \frac{1,80}{1000} \cdot 800 \cdot 150 = 172,8mm^2 < 379,5mm^2$$

Cara inferior

As,
$$min. = \frac{1}{1000} \cdot 800 \cdot 150 = 96mm^2 < 379,5mm^2$$

Distancia entre barras:

$$Dm\acute{a}x. = \frac{800mm - 2 \cdot 50mm - 12mm}{4} = 182mm$$

Para la losa de escalera dispondremos la armadura de cálculo. La armadura mínima de reparto será del diámetro 10 cada 15cm. Para que no haya confusiones en obra dispondremos las armaduras de cálculo a la misma distancia que las de reparto, es decir, 15cm, entonces serán 5 Ø12 en cara superior e inferior de la losa de escalera, con lo cual tendremos 1130mm² de acero en la sección de losa.

DIMENSIONAMIENTO Y CÁLCULO DE LA CIMENTACIÓN DEL PÓRTICO Y ESCALERA:

Se ha realizado una cata del terreno y hemos obtenido una tensión admisible del terreno de 0,2N/mm². La cimentación constará de dos zapatas aisladas unidas con una viga de atado, de las cuales una de ellas unirá la losa de escalera y el pilar del pórtico. Al tener momentos tan reducidos sólo calcularemos la zapata con el axil. Utilizaremos el Nk para el dimensionado de la zapata y para el armado usaremos los mínimos de la EHE.

Miguel Riera Ribas

ZAPATA LOSA ESCALERA-PILAR PÓRTICO:

1- Cálculo del Nk:

$$Nk \ Pilar = 22.36KN$$

$$Nk Losa Escalera = 19,58KN$$

$$Nk Total = 22,36KN + 19,58KN = 41,94KN$$

2- Diseño en planta de la zapata:

Se trata de una zapata aislada rectangular con una carga centrada, con lo cual, las fórmulas que usaremos para hallar las dimensiones en planta serán las siguientes:

$$A = a \cdot b = \frac{N \cdot (1 + \beta)}{\sigma}$$

donde b es 2a

$$\beta = \frac{25 - 0.07\sigma}{100}$$

Como que desconocemos el peso propio de la zapata debemos realizar un tanteo de su peso, esto se realizar \acute{a} con la fórmula \acute{b} .

$$\beta = \frac{25 - 0.07\sigma}{100} = \frac{25 - 0.07 \cdot 200 \, KN/m^2}{100} = 0.11$$

$$A = a \cdot b = \frac{41,94KN \cdot (1+0,11)}{200 \, KN/m^2} = 0,23mm^2$$

$$a = 0.34m$$

b = 0.68m

Como que esta zapata es rectangular y debe soportar la losa de la escalera y el pilar del pórtico, deberá hacer de largo 1,40m y 0,70m para una comodidad constructiva.

3- Verificación del peso de la zapata:

$$\sigma = \frac{41,94KN}{1.4m \cdot 0.70m} = 42,80 \, KN/m^2 < 200 \, KN/m^2 \, OK$$

4- Cálculo del canto de la zapata:

Primero debemos calcular el vuelo de ésta:

$$Vm\acute{a}x. = \left(\frac{1,4m}{2} - \frac{0,10m}{2}\right) = 0,65m$$

Una vez calculado el vuelo calculamos el canto, que será el mayor de la mitad del vuelo o 50cm

$$h = \frac{Vm\acute{a}x.}{2} = \frac{0.65m}{2} = 0.325m < 0.50m$$

Nuestra zapata tendrá un canto de 50cm.

5- Comprobación de rigidez de la zapata:

Zapatas según EHE: Rígidas (V≤2h) = 0,65m ≤ 1m

6- Armado de la zapata:

Dirección Y-Y'

Ahora procederemos a buscar el armado mínimo que debe contener nuestra zapata. Para ello usaremos la EHE y los artículos **42.3.2. armadura mecánica** y **42.3.5 para la armadura geométrica.**

Armadura mecánica:

$$As = 0.04 \cdot Ac \cdot \frac{fcd}{fyd} = 0.04 \cdot 1400 \cdot 500 \cdot \frac{25}{1.50} = 1074mm^2$$

Armadura geométrica:

$$As = \frac{0.9}{1000} \cdot Ac = \frac{0.9}{1000} \cdot 1400 \cdot 500 = 630mm^2$$

Dirección X-X':

Armadura mecánica:

$$As = 0.04 \cdot Ac \cdot \frac{fcd}{fyd} = 0.04 \cdot 700 \cdot 500 \cdot \frac{25}{1.50} = 540mm^2$$

Armadura geométrica:

$$As = \frac{0.9}{1000} \cdot Ac = \frac{0.9}{1000} \cdot 700 \cdot 500 = 315mm^2$$

El área de acero que cogeremos será la mecánica, esto podría haberse realizado por el método de bielas y tirantes, pero al haber tan poca diferencia y tener cargas tan reducidas hemos optado por hacerlo con mínimos, además operativamente es más sencillo. Buscamos el número de barras necesarias para la zapata, la armaremos con barras del Ø12.

Dirección Y-Y'

$$N^{\underline{0}} \ Barras = \frac{1074mm^2}{113mm^2} = 9,6 \rightarrow 10\%12 \ (1130mm^2)$$

Dirección X-X':

$$N^{\underline{o}} Barras = \frac{540mm^2}{113mm^2} = 4,78 \rightarrow 5\%12 (565mm^2)$$

7- Distancia máxima y libre entre barras:

Dirección Y-Y'

La distancia máxima entre barras según la EHE no será mayor a 30cm, entonces tendremos:

$$Dm\acute{a}x. = \frac{L - 2 \cdot rm\acute{n}. - \emptyset}{n^{\circ} \ barras - 1} = \frac{1400mm - 2 \cdot 70mm - \ 12mm}{10 - 1} = \mathbf{138}, \mathbf{67mm} < 300mm$$

Cumplimos con la distancia máxima

La distancia libre entre barras será la siguiente:

$$Dmin = 138,67mm - 12mm = 126,67mm$$

Según la EHE el valor de la distancia libre debe ser mayor que los siguientes valores (Art. 69.4.1.1):

- 1,25 ·D 8tamaño máximo del árido)= 1,25·25mm= 31,25mm
- 20mm
- El mayor diámetro =12mm

Cumplimos con la distancia libre.

Dirección X-X':

La distancia máxima entre barras según la EHE no será mayor a 30cm, entonces tendremos:

$$Dm\acute{a}x. = \frac{L - 2 \cdot rm\acute{n}. - \emptyset}{n^{0} \ barras - 1} = \frac{700mm - 2 \cdot 70mm - \ 12mm}{5 - 1} = \mathbf{137mm} < 300mm$$

Cumplimos con la distancia máxima

La distancia libre entre barras será la siguiente:

$$Dmin = 137mm - 12mm = 125mm$$

Según la EHE el valor de la distancia libre debe ser mayor que los siguientes valores (Art. 69.4.1.1):

- 1,25 ·D 8tamaño máximo del árido)= 1,25 ·25mm= 31,25mm
- 20mm
- El mayor diámetro =12mm

Cumplimos con la distancia libre.

8- Longitud de anclaje de la zapata:

Dirección Y-Y'

$$lb, net = \left[1 - 0.66 \cdot \left(\frac{h}{V}\right)^2 \cdot cotg^2\right] \cdot lb \cdot \frac{As, nec}{As, real}$$

$$Arctang\theta = \frac{0.81 \cdot h}{\frac{a1 - a2}{2} \cdot r, nom.}$$

- h = 0,50m

- a1= 1,40m

-a2=0,10m

r.nom= r.mín + Δr (Art. 37.2.4 EHE)= 20mm + 10mm= 30mm

$$Arctang\theta = \frac{0.81 \cdot 0.50m}{\frac{1.40m - 0.10m}{2} \cdot 0.03} = 20.77^{\circ} < 27^{\circ}$$

 $V < 1,62h \rightarrow 0,45m < 1,62 \cdot (0,50) cumple \rightarrow X = 0,50h$

$$Cotan\theta = \frac{V - x}{0.81 \cdot h} = \frac{0.65 - 0.25}{0.81 \cdot 0.50} = 0.99$$

Según el artículo 69.5.1.1:

Para posición 1:

$$lb = m\emptyset^2 \le \frac{fyk}{20} \cdot \emptyset$$

m= 1,50 (Tabla 69.5.1.2a)

Ø = 12mm

 $fyk = 500 N/mm^2$

$$lb = 1,50 \cdot 12^2 \le \frac{500}{20} \cdot 12 \rightarrow 216mm \le 300mm$$

$$lb, net = \left[1 - 0.66 \cdot \left(\frac{500}{650}\right)^2 \cdot 0.99^2\right] \cdot 300 \cdot \frac{1074}{1130} = 176mm$$

La lb,net no será inferior a los siguientes valores:

- 10Ø = 120mm < 176mm
- 150mm < 176mm
- 1/3·300mm = 100mm < 176mm

lb,net= 176mm

Dirección X-X'

$$lb, net = \left[1 - 0.66 \cdot \left(\frac{h}{V}\right)^2 \cdot cotg^2\right] \cdot lb \cdot \frac{As, nec}{As, real}$$

$$Arctang\theta = \frac{0.81 \cdot h}{\frac{a1 - a2}{2} \cdot r, nom.}$$

- h = 0,50m
- a1= 0,70m
- -a2=0,10m

r.nom= r.mín + Δr (Art. 37.2.4 EHE)= 20mm + 10mm= 30mm

$$Arctang\theta = \frac{0.81 \cdot 0.50m}{\frac{0.70m - 0.10m}{2} \cdot 0.03} = 45^{\circ} > 27^{\circ}$$

$$V < 1,62h \rightarrow 0,30m < 1,62 \cdot (0,50) cumple \rightarrow X = 0,50h$$

$$Cotan\theta = \frac{V - x}{0.81 \cdot h} = \frac{0.30 - 0.25}{0.81 \cdot 0.50} = 0.123$$

Según el artículo 69.5.1.1:

Para posición 1:

$$lb = m\emptyset^2 \le \frac{fyk}{20} \cdot \emptyset$$

m= 1,50 (Tabla 69.5.1.2a)

Ø = 12mm

 $fyk = 500 N/mm^2$

$$lb = 1,50 \cdot 12^2 \le \frac{500}{20} \cdot 12 \rightarrow 216mm \le 300mm$$

$$lb, net = \left[1 - 0.66 \cdot \left(\frac{500}{300}\right)^2 \cdot 0.123^2\right] \cdot 300 \cdot \frac{540}{565} = 279mm$$

La lb,net no será inferior a los siguientes valores:

- 10Ø = 120mm < 279mm
- 150mm < 279mm
- 1/3·300mm = 100mm < 279mm

lb,net= 279mm

9- Elegimos tipo de anclaje:

Dirección Y-Y'

 $lb, net \leq X - 70mm \rightarrow Anclaje en prolongaión recta$

 $0.7lb, net \leq X - 70mm \rightarrow Anclaje con patilla$

 $0,7lb,net > X-70mm \rightarrow Prolongación recta sobre patilla$

Sería suficiente anclar con prolongación recta, pero para evitar confusiones en obra, ya que las otras barras van con patilla, también dispondremos de patillas de 20cm.

Dirección X-X'

 $lb, net \leq X - 70mm \rightarrow Anclaje \ en \ prolongai\'on \ recta$

 $0.7lb, net \leq X - 70mm \rightarrow Anclaje con patilla$

 $0,7lb,net > X - 70mm \rightarrow Prolongación recta sobre patilla$

 $0.7 \cdot 279mm > 250 - 70mm \rightarrow Prolongación recta sobre patilla$

Como que la zapata esta sobredimesionada podemos disponer de patilla de 20cm perfectamente.

11- Separadores:

Art. 69.8.2 (Tabla 69.8.2 Disposiciones de separadores)

La disposición de los separadores para la parrilla inferior de la zapata será la menor de los siguientes dos valores:

50Ø ó 100cm → 60cm

Estos separadores deberán colocarse al tresbolillo.

ZAPATA AISLADA PÓRTICO:

1- Cálculo del Nk:

FORJADO PLANTA PISO:

 $Qk = 21.81 \, KN/ml \cdot 2.02 ml = 44.06 KN$

PESO PROPIO IPE 140:

 $Qk = 0.124 \, KN/ml \cdot 2.02 ml = 0.250 KN$

PESO PROPIO PILAR CUADRADO:

 $Qk = 0.0896 \, KN/ml \cdot 3.28ml = 0.294KN$

PESO PROPIO IPE 160 (Calculada más adelante):

 $Qd = 0.158 \, KN/ml \cdot 3.51 ml = 0.59 KN$

PUNTUAL QUE RECIBE LA VIGA:

$$Qk = 6,92KN$$

$$Nk \ total = \frac{44,06KN + 0,250KN + 0,11KN + 0,59KN + 6,92KN}{2} = 25,96KN$$

2- Diseño en planta de la zapata:

Se trata de una zapata aislada con una carga centrada, con lo cual, las fórmulas que usaremos para hallar las dimensiones en planta serán las siguientes:

$$A = a^2 = \frac{N \cdot (1 + \beta)}{\sigma}$$

$$\beta = \frac{25 - 0.07\sigma}{100}$$

Como que desconocemos el peso propio de la zapata debemos realizar un tanteo de su peso, esto se realizar \acute{a} con la fórmula \acute{b} .

$$\beta = \frac{25 - 0.07\sigma}{100} = \frac{25 - 0.07 \cdot 200 \, KN/m^2}{100} = 0,11$$

$$A = a^2 = \frac{25,96KN \cdot (1+0,11)}{200 \, KN/m^2} = 0,14m^2$$

$$a = 0.38m \sim 0.40m$$

Dispondremos una zapata cuadrada de 40cm.

3- Verificación del peso de la zapata:

$$\sigma = \frac{25,96KN}{(0,40)^2} = 163,13 \, KN/m^2 \sim 200 \, KN/m^2 \, OK$$

4- Cálculo del canto de la zapata:

Primero debemos calcular el vuelo de ésta:

$$Vm\acute{a}x. = \left(\frac{0,80m}{2} - \frac{0,10m}{2}\right) = 0,35m$$

Una vez calculado el vuelo calculamos el canto, que será el mayor de la mitad del vuelo o 50cm

$$h = \frac{Vm\acute{a}x.}{2} = \frac{0.35m}{2} = 0.175m < 0.50m$$

Nuestra zapata tendrá un canto de 50cm.

5- Comprobación de rigidez de la zapata:

Zapatas según EHE: Rígidas (V≤2h) = 0,35m ≤ 1m

6- Armado de la zapata:

Ahora procederemos a buscar el armado mínimo que debe contener nuestra zapata. Para ello usaremos la EHE y los artículos **42.3.2. armadura mecánica** y **42.3.5 para la armadura geométrica.**

Armadura mecánica:

$$As = 0.04 \cdot Ac \cdot \frac{fcd}{fyd} = 0.04 \cdot 800 \cdot 500 \cdot \frac{25}{500} \cdot \frac{25}{1.50} = 614mm^2$$

Armadura geométrica:

$$As = \frac{0.9}{1000} \cdot Ac = \frac{0.9}{1000} \cdot 800 \cdot 500 = 360mm^2$$

El área de acero que cogeremos será la mecánica, esto podría haberse realizado por el método de bielas y tirantes, pero al haber tan poca diferencia y tener cargas tan reducidas hemos optado por hacerlo con mínimos, además operativamente es más sencillo. Buscamos el número de barras necesarias para la zapata, la armaremos con barras del Ø12.

$$N^{\underline{0}} Barras = \frac{614mm^2}{113mm^2} = 5,43 \rightarrow 6\%12 (339mm^2)$$

7- Distancia máxima y libre entre barras:

La distancia máxima entre barras según la EHE no será mayor a 30cm, entonces tendremos:

$$Dm\acute{a}x. = \frac{L-2 \cdot rm\acute{n}. - \emptyset}{n^{\circ} harras - 1} = \frac{800mm - 2 \cdot 70mm - 12mm}{6 - 1} = 129,6mm < 300mm$$

Cumplimos con la distancia máxima

La distancia libre entre barras será la siguiente:

$$Dmin = 129,6mm - 12mm = 117,6mm$$

Según la EHE el valor de la distancia libre debe ser mayor que los siguientes valores (Art. 69.4.1.1):

- 1,25 ·D 8tamaño máximo del árido)= 1,25·25mm= 31,25mm
- 20mm
- El mayor diámetro =12mm

Cumplimos con la distancia libre.

8- Longitud de anclaje de la zapata:

$$lb, net = \left[1 - 0.66 \cdot \left(\frac{h}{V}\right)^2 \cdot cotg^2\right] \cdot lb \cdot \frac{As, nec}{As, real}$$

$$Arctang\theta = \frac{0.81 \cdot h}{\frac{a1 - a2}{2} \cdot r, nom.}$$

- h = 0,50m

- a1= 0,80m

-a2=0,10m

r.nom= r.mín + Δr (Art. 37.2.4 EHE)= 20mm + 10mm= 30mm

$$Arctang\theta = \frac{0.81 \cdot 0.50m}{\frac{0.80m - 0.10m}{2} \cdot 0.03} = 38.6^{\circ} > 27^{\circ}$$

$$V \ge 1,62h \rightarrow 0.35m < 1,62 \cdot (0.50) \ cumple \rightarrow X = 0.50h$$

$$X = 0.50 \cdot 0.50m = 0.25m$$

$$Cotan\theta = \frac{V - x}{0.81 \cdot h} = \frac{0.35 - 0.25}{0.81 \cdot 0.50} = 0.247$$

Según el artículo 69.5.1.1:

Para posición 1:

$$lb = m\emptyset^2 \le \frac{fyk}{20} \cdot \emptyset$$

m= 1,50 (Tabla 69.5.1.2a)

Ø = 12mm

 $fyk = 500 N/mm^2$

$$lb = 1,50 \cdot 12^2 \le \frac{500}{20} \cdot 12 \to 216mm \le 300mm$$

$$lb, net = \left[1 - 0.66 \cdot \left(\frac{500}{350}\right)^2 \cdot 0.247^2\right] \cdot 300 \cdot \frac{614}{678} = 237.85mm$$

La lb,net no será inferior a los siguientes valores:

- 10Ø = 120mm < 237,85mm
- 150mm < 237,85mm
- 1/3·300mm = 100mm < 237,85mm

lb,net= 237,85mm

9- Elegimos tipo de anclaje:

 $lb, net \leq X - 70mm \rightarrow Anclaje en prolongaión recta$

 $0.7lb, net \leq X - 70mm \rightarrow Anclaje con patilla$

 $0.7lb, net > X - 70mm \rightarrow Prolongaci\'on recta sobre patilla$

 $237,85 \le 250mm - 70mm \rightarrow Anclaje con patilla$

11- Separadores :

Art. 69.8.2 (Tabla 69.8.2 Disposiciones de separadores)

La disposición de los separadores para la parrilla inferior de la zapata será la menor de los siguientes dos valores:

50Ø ó 100cm → 60cm

Estos separadores deberán colocarse al tresbolillo.

Cálculo Pórtico Coladuría-Cocina (DB-SE-A CTE):

Lo primero que debemos hacer es definir los materiales que forman los forjados que afectan a nuestro pórtico para poder determinar las cargas que debemos utilizar para el cálculo (las densidades se han sacado de la lista de materiales del CTE). Para el cálculo del pórtico se ha seguido el DB-SE-A y se ha utilizado el prontuario ya que los cálculos se han realizado a mano, además para una mejor comprobación de las reacciones se ha usado el programa FTOOL.

Antes de iniciar los cálculos hay que tener en cuenta que tenemos un área tributaria dividida en dos forjados. Uno es el forjado planta piso y el otro es el forjado de la cubierta plana transitable que tenemos. El área tributaria que tenemos es de 3,878m, donde 2,448m afecta al forjado planta piso y 1,43m afecta al forjado cubierta plana.

Definición Forjados

1) FORJADO PLANTA PISO

-Marés de llivañya e = 5cm →
$$\rho$$
 = 1990 Kg/m³ = 99,50 Kg/m²

- H. ligero (paso instalaciones)e =
$$10cm \rightarrow \rho = 2000 \, \text{Kg/m}^3 = 200 \, \text{Kg/m}^2$$

- Mortero cemento
$$e = 3cm \rightarrow \rho = 1900 \, Kg/m^3 = 57 \, Kg/m^2$$

− Baldosa cerámica e = 2cm →
$$\rho$$
 = 2000 Kg/m³ = 40 Kg/m²

p. p. forjado = 99,5
$$Kg/m^2 + 200 Kg/m^2 = 299,50 Kg/m^2 \rightarrow 2,995 KN/m^2 \sim 3 KN/m^2$$

p. p. pavimento =
$$57 \, \text{Kg/m}^2 + 40 \, \text{Kg/m}^2 = 97 \, \text{Kg/m}^2 \rightarrow 0.97 \, \text{KN/m}^2 \sim 1 \, \text{KN/m}^2$$

Para el cálculo de p.p. viguetas debemos saber cuántos metros lineales de vigueta hay en los 3,878m de área tributaria. En el forjado planta piso tenemos 24,50ml de vigueta y en el forjado cubierta plana 12,87ml, entonces el p.p. de vigueta para este forjado será:

$$p. p. viguetas C24 = 3.5 KN/m^3 \cdot (0.10m \cdot 0.20m) =$$

$$= 0.07KN/ml = \frac{0.07KN/ml \cdot 24.5ml}{2.70ml} = 0.64 \frac{KN}{ml}$$

2) FORJADO CUBIERTA PLANA TRANSITABLE

-Plaqueta o baldosa cerámica
$$e=2cm \rightarrow \rho=2000=40 \, Kg/m^2$$

-Mortero de cemento
$$e = 3cm \rightarrow \rho = 1900 = 57 \, \text{Kg/m}^2$$

-Betún o fieltro lámina e = 0,5cm →
$$\rho$$
 = 1100 = 5,5 Kg/m²

$$-H.Celular\ e = 8cm \rightarrow \rho = 2000 = 160\ Kg/m^2$$

$$-Geotextil\ e = 0.5cm \rightarrow \rho = 910 = 4.55\ Kg/m^2$$

$$-EPS e = 8cm$$

$$-Geotextil\ e = 0.5cm \rightarrow \rho = 910 = 4.55\ Kg/m^2$$

$$-Llivanya\ e = 5cm \rightarrow \rho = 1990 = 99.5\ Kg/m^2$$

p.p.forjado =

$$5,4 \, Kg/m^2 + 160 \, Kg/m^2 + 4,5 \, Kg/m^2 + 4,5 \, Kg/m^2 + 4,55 \, Kg/m^2 + 99,5 \, Kg/m^2 =$$

= 274,45 $\, Kg/m^2 \rightarrow 2,74 \, KN/m^2$

p. p. pavimento =
$$57 \, Kg/m^2 + 40 \, Kg/m^2 = 97 \, Kg/m^2 \rightarrow 0.97 \, KN/m^2 \sim 1 \, KN/m^2$$

p.p. viguetas
$$C24 = 3.5 KN/m^3 \cdot (0.10m \cdot 0.20m) =$$

$$= 0.07KN/ml = \frac{0.07KN/ml \cdot 12.87ml}{2.70ml} = 0.334 \frac{KN}{ml}$$

3) MURO MARÉS:

$$-Mar\'{e}s\ e = 20cm \rightarrow \rho = 1990\ Kg/m^3 = 398\ Kg/m^2$$

$$p.p.muro\ mar$$
é $s = 398 \frac{Kg}{m^2} = 3.98 \frac{KN}{m^2} + 0.40 \frac{KN}{m^2} = 4.38 \frac{KN}{m^2} \cdot 2.73 ml = 11.96 \frac{KN}{ml}$

CARGAS ACTUANTES:

1- FORJADO PLANTA PISO:

$$-p.p. forjado = 3 KN/m^2$$

$$-p.p.$$
 pavimento = $1 KN/m^2$

$$-p.p.viguetas = 0.64 KN/ml$$

$$- S. U. = 2 KN/m^2$$

2- FORJADO CUBIERTA PLANA:

$$-p.p. forjado = 2,74 KN/m^2$$

$$-p.p.pavimento = 1 KN/m^2$$

$$-p.p.viguetas = 0.334 KN/ml$$

$$-S.U. = 1 KN/m^2$$

3- MURO MARÉS:

$$-p.p. fachada de marés = 11,96 KN/ml$$

Nuestro pórtico, es sencillo. Se trata de un pórtico biempotrado a la misma altura con un dintel horizontal. La jácena y los pilares serán metálicos de 2,70m y 3,43m de altura respectivamente.

Al ser una estructura simple podemos realizar los cálculos a mano usando el prontuario. Lo primero que debemos hacer es calcular la jácena y determinar que perfil debemos usar para poder soportar las cargas solicitantes, posteriormente elegiremos un tipo de pilar y comprobaremos que el conjunto (jácena calculada y pilares elegidos) resiste los esfuerzos y finalmente calcularemos la cimentación del mismo.

CÁLCULO DE LA JÁCENA DE ACERO

Para la jácena realizaremos tres comprobaciones y elegiremos la más desfavorable de las tres, estas serán el módulo resistente mínimo, área mínima del alma y la inercia necesaria.

1- Cálculo de la carga total Qd:

FORJADO PLANTA PISO:

$$-p.p. forjado = 3 KN/m^2 \cdot 1,35 \cdot 2,448ml = 9,91 KN/ml$$

$$-p.p.p.$$
 pavimento = $1 KN/m^2 \cdot 1.35 \cdot 2.448 ml = 3.31 KN/ml$

$$-p.p. viguetas = 0.64 KN/ml \cdot 1.35 = 0.86 KN/ml$$

$$-S.U. = 2KN/m^2 \cdot 1,50 \cdot 2,448ml = 7,34KN/ml$$

$$Qd = 21,43 \, KN/ml$$

FORJADO CUBIERTA PLANA:

$$-p.p. forjado = 2,74 KN/m^2 \cdot 1,35 \cdot 1,43 ml = 5,29 KN/ml$$

$$-p.p. pavimento = 1 KN/m^2 \cdot 1,35 \cdot 1,43ml = 1,93 KN/ml$$

$$-p.p. viguetas = 0.334 KN/ml \cdot 1.35 = 0.45 KN/ml$$

$$-S.U. = 1 KN/m^2 \cdot 1,50 \cdot 1,43ml = 2,15 KN/ml$$

$$Qd = 9.82 \, KN/ml$$

MURO MARÉS:

$$-p.p.$$
 fachada de marés = 11,96 KN/ml · 1,35 = 16,15 KN/ml

$$Qd\ TOTAL = 21,43\ KN/ml + 9,82\ KN/ml + 16,15\ KN/ml = 47,40\ KN/ml$$

2-Módulo resistente mínimo:

$$Momento\ flector = \frac{p \cdot l^2}{8} = \frac{47,40\ KN/ml \cdot 2,70ml^2}{8} = \textbf{43},\textbf{19KNml}$$

$$Wel = \frac{Mtotal}{fyd} = \frac{43,19KNml}{275/1,05} \cdot 10^3 = 164,9cm^3$$

3-Área mínima del alma:

$$Vd = \frac{p \cdot l}{2} = \frac{47,40 \, KN/ml \cdot 2,70 ml}{2} = 64 KN$$

$$Vd = Av \cdot \frac{fyd}{\sqrt{3}} \rightarrow Av = \frac{64 KN \cdot \sqrt{3}}{275/1.05} \cdot 10^3 = 423,25 mm^2$$

4-Inercia necesaria:

Para realizar este apartado las cargas no deben estar mayoradas

FORJADO PLANTA PISO:

$$-p.p. forjado = 3 KN/m^2 \cdot 2,448ml = 7,34 KN/ml$$

$$-p.p.pavimento = 1 KN/m^2 \cdot 2,448ml = 2,45 KN/ml$$

$$-p.p. viguetas = 0.64 KN/ml = 0.64 KN/ml$$

$$-S.U. = 2KN/m^2 \cdot 2.448KN/ml = 4.90KN/ml$$

$$Qk = 15,33 \, KN/ml$$

FORJADO CUBIERTA PLANA:

$$-p.p. forjado = 2,74 KN/m^2 \cdot 1,43ml = 3,92 KN/ml$$

$$-p.p.pavimento = 1 KN/m^2 \cdot 1,43ml = 1,43 KN/ml$$

$$-p.p. viguetas = 0.334 \, KN/ml = 0.33 \, KN/ml$$

$$-S.U. = 1 KN/m^2 \cdot 1,43ml = 1,43 KN/ml$$

$$Qk = 7.11 KN/ml$$

MURO MARÉS:

-p.p. fachada de marés = 11,96 KN/ml

$$Qk TOTAL = 34,40 KN/ml$$

$$I \ge \frac{400}{2,1 \cdot 10^5} \cdot \left(\frac{5 \cdot 34,40 \, KN/ml \cdot 2700^3}{384}\right) \cdot 10^{-4} = 1679,30 cm^4$$

Elegimos perfil metálico de la serie IPE:

1)
$$Wel = 164.9 \text{ cm}^3 \rightarrow IPE\ 200 \ (Wel = 194.3 \text{ cm}^3)$$

2)
$$Av = 423,25mm^2 \rightarrow IPE\ 120\ (Av = 120mm \cdot 4,4mm = 528mm^2)$$

3)
$$I = 1679,30 \text{ cm}^4 \rightarrow IPE\ 200\ (I = 1943 \text{ cm}^4)$$

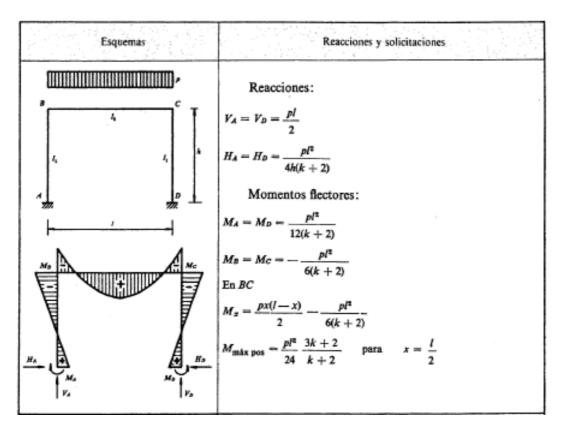
El perfil elegido será un IPE 200.

COMPROBACIÓN PILARES METÁLICOS

Una vez calculada la jácena elegiremos el tipo de pilar que queremos utilizar para el pórtico, para ello se han elegido pilares de tubo cuadrado de 100 x 100mm por motivos estético ya que con menos sección sería suficiente. Procedemos a la comprobación:

pórticos simples biempotrados a la misma altura dintel horizontal





Donde K:

$$K = \frac{I_2}{I_1} \cdot \frac{h}{l} = \frac{1943cm^4}{177cm^4} \cdot \frac{328cm}{270cm} = 13,34$$

 $I_1 = Inercia del pilar (177cm^2)$

 $I_2 = Inercia de la jácena IPE 200 (1943cm^2)$

 $l = luz \ del \ p\'ortico \ (270cm)$

 $h = altura \ del \ pilar \ (328cm)$

Cálculo de los momentos:

$$Ma = Md = \frac{p \cdot l^2}{12 \cdot (k+2)} = \frac{47,40KNml \cdot 2,70ml^2}{12 \cdot (13,34+2)} = 1,88KNml$$

$$Mb = Mc = \frac{-p \cdot l^2}{6 \cdot (k+2)} = \frac{-47,40 KN ml \cdot 2,70 ml^2}{6 \cdot (13,34+2)} = -3,75 KN ml$$

$$Mm\acute{a}x. = \frac{p \cdot l^2}{24} \cdot \left[\frac{3k+2}{k+2} \right] = \frac{47,40KNml \cdot 2,70^2}{24} \cdot \left[\frac{3 \cdot 13,34+2}{13,34+2} \right] = 39,44KNml$$

Como vemos el momento flector máximo es parecido al momento obtenido anteriormente para el cálculo de la jácena, así que damos por buena la operación.

Comprobación pilar:

$$Wel > \frac{M}{fyd} = \frac{3,75 \cdot 10^6 Nmm}{275/1.05} = 14318,2mm^3 = 14,31cm^3$$

El pilar elegido tiene un $Wel = 35,4cm^3$.

Para saber el axil que recibe el pilar debemos realizar la bajada de cargas:

FORJADO PLANTA PISO:

$$Qd = 21,43 \, KN/ml \cdot 2,70 ml = 57,86 KN$$

FORJADO CUBIERTA PLANA:

$$Qd = 9.82 \, KN/ml \cdot 2.70 ml = 26.51 KN$$

MURO MARÉS:

$$Qd = 16,15 \, KN/ml \cdot 2,70 ml = 43,61 KN$$

PESO PROPIO IPE 200:

$$Qd = 0.224 \, KN/ml \cdot 1.35 \cdot 2.70 \, ml = 0.82 \, KN$$

$$Qd = \frac{57,86KN + 26,51KN + 43,61KN + 0,82KN}{2} = 64,40KN (N \ que \ recibe \ 1 \ pilar)$$

$$\frac{N}{A \cdot fyd} + \frac{M}{Wpl \cdot fyd} < 1$$

$$\frac{64,40 \cdot 10^{3} N}{1140 \cdot {}^{275}/_{1,05}} + \frac{3,75 \cdot 10^{6} Nmm}{53300 \cdot {}^{275}/_{1,05}} = 0,48 < 1 \ CUMPLIMOS$$

No calcularemos el pandeo de los pilares ya que se trata de un pórtico intraslacional arriostrado por muros de carga de marés donde los pilares del mismo, son de poca longitud y por lo tanto no nos afecta excesivamente.

CÁLCULO DE LA PLACA BASE DEL PILAR:

Para el cálculo de la base donde se suelda el pilar con la zapata, se ha usado los números gordos. La base será cuadrada.

$$AB \ge 1,50 \cdot \frac{Nk}{0,85 \cdot fcd} = 1,50 \cdot \frac{46,95 \cdot 10^3}{0,85 \cdot \frac{25}{1.50}} = 4927,70 mm^2$$

$$A = B = 70,2mm$$

Como que el pilar es de 100 x 100mm dispondremos una placa de 150mm x 150mm.

DIMENSIONAMIENTO Y CÁLCULO DE LA CIMENTACIÓN DEL PÓRTICO:

Se ha realizado una cata del terreno y hemos obtenido una tensión admisible del terreno de 0,2N/mm². La cimentación constará de una zapata corrida. Al tener momentos tan reducidos sólo calcularemos la zapata con el axil. Utilizaremos el Nk para el dimensionado de la zapata y para el armado usaremos los mínimos de la EHE.

1- Cálculo del Nk:

FORJADO PLANTA PISO:

$$Qk = 15,33 \, KN/ml \cdot 2,70 ml = 41,39 KN$$

FORJADO CUBIERTA PLANA:

$$Qk = 7.11 \, KN/ml \cdot 2.70 \, ml = 19.20 \, KN$$

MURO MARÉS:

$$Qk = 11,96 \, KN/ml \cdot 2,70 ml = 32,30 KN$$

PESO PROPIO IPE 200:

$$Qk = 0.224 \, KN/ml \cdot 2.70 ml = 0.605 KN$$

PESO PROPIO PILAR CUADRADO:

$$Qk = 0.0896 \, KN/ml \cdot 3.28ml = 0.294KN$$

$$Qk \ total = \frac{41,39KN + 19,20KN + 32,30KN + 0,605KN}{2} + 0,294KN = 46,95KN$$

2- Diseño en planta de la zapata:

Calcularemos la zapata para 1ml.

Si aplicamos los cálculos mínimos y básicos para obtener el ancho de la zapata para 1m, nos damos cuenta de que nos salen unos 23cm de base, cosa que no es posible y debemos ir a los mínimos exigidos en la EHE.

Como que en nuestro caso tenemos cargas muy pequeñas será suficiente que este tipo de cimentación sea rígida proporcionándole a la misma un gran canto pudiéndose tratar como una zapata de hormigón en masa, ya que como a más canto menos necesario será el armado a tracción. Como que debemos armar la zapata para evitar futuros problemas en obra será suficiente armarla con armaduras mínimas en parrilla.

La zapata corrida, al tener pocas cargas actuantes importantes en ella, podrá dimensionarse con armados mínimos. Este tipo de zapata interesa que sea muy rígida, con gran canto y poco vuelo, por motivos estructurales de vuelco entre otros.

Rígida según EHE $\rightarrow V \leq 2h$

Tenemos un pilar metálico de 10cm con una placa base de 15cm, para que sea rígida y cumpla con lo dicho pondremos un vuelo de 15cm a ambos lados, con lo cual tendremos 45cm de ancho.

Ahora que sabemos el ancho de la cimentación, el canto de la zapata podría ser perfectamente de 50cm de altura, cumpliendo satisfactoriamente la condición anterior.

Sección transversal:

Armadura mínima geométrica:

$$As = \frac{0.9}{1000} \cdot 450 \cdot 500 = 202,50 \text{mm}^2 \rightarrow 2\%12 \text{ en sección longitidinal}$$

Sección longitudinal:

Armadura mínima geométrica:

$$As = \frac{0.9}{1000} \cdot 1000 \cdot 500 = 450 mm^2 \rightarrow 4\%12 \ por \ ml \ de \ zapata$$

Armadura mecánica:

$$As = 0.04 \cdot Ac \cdot \frac{fcd}{fyd} = 0.04 \cdot 1000 \cdot 500 \cdot \frac{25}{500} \cdot \frac{25}{1.15} = 766.67mm^2 \rightarrow 7012 \ por \ ml$$

3- Distancia máxima y libre entre barras:

Sección Transversal

La distancia máxima entre barras según la EHE no será mayor a 30cm, entonces tendremos:

$$Dm\acute{a}x. = \frac{L - 2 \cdot rm\acute{n}. - \emptyset}{n^{\circ} \ barras - 1} = \frac{450mm - 2 \cdot 70mm - \ 12mm}{2 - 1} = 298mm < 300mm$$

Cumplimos con la distancia máxima, aunque dispondremos de más barras ya que cumplimos justos. Disponemos de 3Ø12.

$$Dm\acute{a}x. = \frac{L - 2 \cdot rm\acute{n}. - \emptyset}{n^{\circ} \ barras - 1} = \frac{450mm - 2 \cdot 70mm - 24mm - 12mm}{3 - 1} = 137mm$$

< 300mm

La distancia libre entre barras será la siguiente:

$$Dmin = 137mm - 12mm = 125mm$$

Según la EHE el valor de la distancia libre debe ser mayor que los siguientes valores (Art. 69.4.1.1):

- 1,25 ·D (tamaño máximo del árido)= 1,25·25mm= 31,25mm
- 20mm
- El mayor diámetro =12mm

Cumplimos con la distancia libre.

Sección Longitudinal

La distancia máxima entre barras según la EHE no será mayor a 30cm, entonces tendremos:

$$Dm\acute{a}x. = \frac{L-2 \cdot rm\acute{n}. - \emptyset}{n^{\varrho} \ barras - 1} = \frac{1000mm - 2 \cdot 70mm - 12mm}{7 - 1} = 141,34mm < 300mm$$

La distancia libre entre barras será la siguiente:

$$Dmin = 141,34mm - 12mm = 129,34mm$$

Según la EHE el valor de la distancia libre debe ser mayor que los siguientes valores (Art. 69.4.1.1):

- 1,25 ·D (tamaño máximo del árido)= 1,25·25mm= 31,25mm
- 20mm
- El mayor diámetro =12mm

Cumplimos con la distancia libre.

4- Longitud de anclaje de la zapata:

$$lb, net = \left[1 - 0.66 \cdot \left(\frac{h}{V}\right)^2 \cdot cotg^2\right] \cdot lb \cdot \frac{As, nec}{As, real}$$

$$Arctang\theta = \frac{0.81 \cdot h}{\frac{a1 - a2}{2} \cdot r, nom.}$$

- h = 0,50m
- a1= 0,45m

-a2=0,15m

r.nom= r.mín + Δr (Art. 37.2.4 EHE)= 20mm + 10mm= 30mm

$$Arctang\theta = \frac{0.81 \cdot 0.50m}{\frac{0.45m - 0.15m}{2} \cdot 0.03} = 90^{\circ} > 27^{\circ}$$

$$V \ge 1,62h \rightarrow 0,15m < 1,62 \cdot (0,50)$$
 Cumple $\rightarrow X = 0,50h$

$$X = 0.50 \cdot 0.50m = 0.25m$$

$$Cotan\theta = \frac{V - x}{0.81 \cdot h} = \frac{0.15 - 0.25}{0.81 \cdot 0.50} = -0.25$$

Según el artículo 69.5.1.1:

Para posición 1:

$$lb = m\emptyset^2 \le \frac{fyk}{20} \cdot \emptyset$$

m= 1,50 (Tabla 69.5.1.2a)

Ø = 12mm

 $fyk = 500 N/mm^2$

$$lb = 1,50 \cdot 12^2 \le \frac{500}{20} \cdot 12 \to 216mm \le 300mm$$

$$lb, net = \left[1 - 0.66 \cdot \left(\frac{500}{150}\right)^2 \cdot -0.25^2\right] \cdot 300 \cdot \frac{767}{791} = 157.6mm$$

La lb,net no será inferior a los siguientes valores:

- $-10\emptyset = 120$ mm < 157,6 mm
- 150mm < 157,6 mm
- 1/3·300mm = 100mm < 157,6mm

lb,net= 157,6mm

5- Elegimos tipo de anclaje:

 $lb, net \leq X - 70mm \rightarrow Anclaje en prolongaión recta$

 $0,7lb,net \leq X-70mm \rightarrow Anclaje con patilla$

 $0,7lb,net > X - 70mm \rightarrow Prolongación recta sobre patilla$

 $157,6mm \le 250mm - 70mm$ → Anclaje en prolongaión recta

Tenemos una longitud de anclaje mayor a 15cm y según cálculos sería suficiente prolongación recta pero, para la sección transversal, dispondremos de 20cm con patilla ya que no tenemos suficiente espacio para anclar y evidentemente las barras longitudinales también irán con patillas de 20cm.

6- Separadores:

Art. 69.8.2 (Tabla 69.8.2 Disposiciones de separadores)

La disposición de los separadores para la parrilla inferior de la zapata será la menor de los siguientes dos valores:

50Ø ó 100cm → 60cm

Estos separadores deberán colocarse como mínimo cada 60cm y al tresbolillo.

Cálculo Estructura Forjado Unidireccional (EHE)

_Para el cálculo de los forjados usaremos el artículos 50.2 y el ANEJO 12 punto 4 a ambos de la EHE. Con el primero obtendremos el canto del forjado mínimo que nos evitará el cálculo de la flecha, el segundo nos permite obtener una redistribución de momentos flectores para conseguir mayor armados negativos.

Cálculo de la deformación (Tabla 50.2.2.1.b): En el caso particular de forjados de viguetas con luces menores de 7m y de forjados de losas alveolares pretensadas con luces menores de 12m, y sobrecargas no mayores a 4KN/m², no es preciso comprobar si la flecha cumple con las limitaciones de 50.1, si el canto h es mayor que el mínimo hmin.

CARGAS ACTUANTES:

1- FORJADO CASETA INSTALACIONES (NO TRANSITABLE):

$$-p.p. forjado (20 + 5) = 3.38 KN/m^2$$

$$-p.p.pavimento = 1 KN/m^2$$

$$-S.U. = 1 KN/m^2$$

$$Qk = 5.38 \, KN/m^2$$

$$hmin. = \delta 1 \cdot \delta 2 \cdot \frac{L}{C}$$

Dónde:

$$\delta 1 = \sqrt{\frac{q}{7}} = \sqrt{\frac{5,38}{7}} = 0.88$$

$$\delta 2 = \left(\frac{L}{6}\right)^{\frac{1}{4}} = \left(\frac{1,60}{6}\right)^{\frac{1}{4}} = 0,72$$

C : Coeficiente que tomará el valor de 24 para vano extremo con tipo carga cubiertas.

Aplicamos la fórmula para obtener el canto total:

$$hmin. = 0.88 \cdot 0.72 \cdot \frac{1.60}{24} = 0.042m < 0.25m \ OK$$

Todos los cálculos deben calcularse para 1ml de vigueta.

CARGAS ACTUANTES (Qk):

$$-p.p. forjado(20+5) = 3.38 KN/m^2 \cdot 1.35 = 4.57 KN/ml$$

$$-p.p. pavimento = 1 KN/m^2 \cdot 1.35 = 1.35 KN/ml$$

$$-S.U. = 1 KN/m^2 \cdot 1,50 = 1,50 KN/ml$$

$$Qk = 7,42 \, KN/ml$$

Como que la vigueta está biapoyada usaremos las fórmulas del prontuario y no hará falta realizar una redistribución de esfuerzos en el forjado.

Momento flector

$$M = \frac{p \cdot l^2}{8} = \frac{7,42 \, KN/ml \cdot 1,60 ml^2}{8} = 2,38 KNml$$

Cortante

$$V = \frac{p \cdot l}{2} = \frac{7,42 \, KN/ml \cdot 1,60ml}{2} = 5,94 KN$$

Miramos la ficha técnica de viguetas semirresistentes para forjados 22+5 con un intereje de 60cm. La vigueta que cumple es una tipo H 181 con un armado de **2Ø6 a positivos** y con **1Ø6 en negativos** ambos cumplen a cortante.

AM 8. CÁLCULO INSTALACIONES

AM 8.1 CÁLCULO FONTANERÍA

AFS				ACS			
Aparatos	Caudal (I/s)	nº de Aparatos	Caudales (I/s)	Aparatos	Caudal (I/s)	nº de Aparatos	Caudales (I/s)
Fregadero	0,2	2	0,4	Fregadero	0,1	2	0,2
Lavadora	0,2	1	0,2	Lavabo	0,065	2	0,13
Lavavajillas	0,15	1	0,15	Ducha	0,1	2	0,2
Lavabo	0,1	2	0,2	Lavadora	0,15	1	0,15
Ducha	0,2	2	0,4	Lavavajillas	0,1	1	0,1
		8	1,35			8	0,78

3.2.2. Apartado 2 HS 4: En los edificios en los que sea de aplicación la contribución solar mínima de energía solar para la producción de ACS, de acuerdo con la sección HE-4 del DB-HE, deben disponerse, además de las tomas de agua fría, previstas para la conexión de la lavadora y el lavavajillas, sendas tomas de agua caliente para permitir la instalación de equipos bitérmicos.

AFS											
TRAMO	Q (I/s)	Ø (mm)	V (m/s)	j (m.c.a./m)	L. Geométrica (m)	L. Equivalente (m)	J (m.c.a./m)	Pi (m.c.a.)	P-J (m.c.a.)	h (m)	Pf (m.c.a.)
GRUPO DE PRESIÓN (1+2)	0,51	25	1,20	0,13	5,07	6,08	0,79	17,74	16,95	0,00	16,95
TRAMO 1 (COLADURÍA)	0,40	20	1,10	0,14	2,46	2,95	0,41	16,95	16,54	0,00	16,54
TRAMO 2 (3+4)	0,38	20	1,15	0,14	1,44	1,73	0,24	16,54	16,30	0,00	16,30
TRAMO 3 (COCINA)	0,35	16	1,85	0,38	4,28	5,14	1,95	16,30	14,35	0,00	14,35
TRAMO 4 (5)	0,30	20	1,10	0,13	4,49	5,39	0,70	14,35	13,65	0,00	13,65
TRAMO 5 (BAÑO 1)	0,30	16	1,40	0,31	0,84	1,01	0,31	13,65	13,33	0,00	13,33
TRAMO 6 (7)	0,30	20	1,10	0,13	16,58	19,90	2,59	13,33	10,75	3,11	13,86
TRAMO 7 (BAÑO 2)	0,30	16	1,40	0,31	2,01	2,41	0,75	10,75	10,00	0,00	10,00
AFS											
TRAMO	Q (I/s)	Ø (mm)	V (m/	s) j (m.c.a./m)	L. Geométrica (m)	L. Equivalente (m)	J (m.c.a./m)	Pi (m.c.a.)	P-J (m.c.a.)	h (m)	Pf (m.c.a.)
CALLE	0,51	25	1,10	0,11	23,84	28,61	3,15	16,00	12,85	0,00	12,85
TRAMO 1 (COLADURÍA)	0,40	20	1,05	0,14	2,46	2,95	0,40	12,85	12,45	0,00	12,45
TRAMO 2 (3+4)	0,38	20	1,10	0,14	1,44	1,73	0,24	12,45	12,21	0,00	12,21
TRAMO 3 (COCINA)	0,35	16	1,80	0,39	4,28	5,14	2,00	12,21	10,21	0,00	10,21
TRAMO 4 (5)	0,30	20	1,10	0,14	4,49	5,39	0,75	10,21	9,46	0,00	9,46
TRAMO 5 (BAÑO 1)	0,30	16	1,40	0,31	0,84	1,01	0,31	9,46	9,14	0,00	9,14
TRAMO 6 (7)	0,30	20	1,10	0,14	16,58	19,90	2,79	9,14	6,36	3,11	3,25
TRAMO 7 (BAÑO 2)	0,30	16	1,40	0,31	2,01	2,41	0,75	3,25	2,50	0,00	2,50
ACS											
TRAMO	Q (I/s)	Ø (mm)	V (m/s)	j (m.c.a./m)	L. Geométrica (m)	L. Equivalente (m)	J (m.c.a./m)	Pi (m.c.a.)	P-J (m.c.a.)	h (m)	Pf (m.c.a.)
GRUPO DE PRESIÓN (1+2)	0,29	25	1,20	0,13	5,01	6,01	0,78	16,09	15,31	0,00	15,31
TRAMO 1 (COLADURÍA)	0,25	20	1,00	0,14	1,80	2,16	0,29	15,31	15,02	0,00	15,02
TRAMO 2 (3+4)	0,21	20	1,15	0,14	1,54	1,85	0,25	15,02	14,77	0,00	14,77
TRAMO 3 (COCINA)	0,20	16	1,00	0,18	3,54	4,25	0,74	14,77	14,03	0,00	14,03
TRAMO 4 (5)	0,17	20	1,10	0,14	4,38	5,26	0,74	14,03	13,29	0,00	13,29
TRAMO 5 (BAÑO 1)	0,17	16	1,00	0,18	0,88	1,06	0,19	13,29	13,10	0,00	13,10
TRAMO 6 (7)	0,17	20	1,10	0,14	16,20	19,44	2,72	13,10	10,38	3,11	13,49
TRAMO 7 (BAÑO 2)	0,17	16	1,00	0,18	1,80	2,16	0,38	10,38	10,00	0,00	10,00

ACS											
TRAMO	Q (I/s)	Ø (mm)	V (m/s)	j (m.c.a./m)	L. Geométrica (m)	L. Equivalente (m)	J (m.c.a./m)	Pi (m.c.a.)	P-J (m.c.a.)	h (m)	Pf (m.c.a.)
CALLE	0,29	25	1,20	0,13	25,17	30,20	3,93	16,00	12,07	0,00	12,07
TRAMO 1 (COLADURÍA)	0,25	20	1,00	0,14	1,80	2,16	0,29	12,07	11,78	0,00	11,78
TRAMO 2 (3+4)	0,21	20	1,15	0,14	1,54	1,85	0,25	11,78	11,53	0,00	11,53
TRAMO 3 (COCINA)	0,20	16	1,00	0,18	3,54	4,25	0,76	11,53	10,77	0,00	10,77
TRAMO 4 (5)	0,17	20	1,10	0,14	4,38	5,26	0,74	10,77	10,03	0,00	10,03
TRAMO 5 (BAÑO 1)	0,17	16	1,00	0,18	0,88	1,06	0,19	10,03	9,84	0,00	9,84
TRAMO 6 (7)	0,17	20	1,10	0,14	16,20	19,44	2,72	9,84	7,12	3,11	4,01
TRAMO 7 (BAÑO 2)	0,17	16	1,00	0,18	1,80	2,16	0,39	4,01	3,62	0,00	3,62

Según CTE (Tabla 4.2 y 4.3), los tramos de alimentación a zonas húmedas no pueden tener un diámetro nominal menor de 20mm y los de distribución principal de 25mm. Estos tubos se ven reflejados en las tablas, las filas subrayadas son los tubos de alimentación y distribución, el resto de filas corresponden a las ramales que alimentan a los diferentes aparatos (lavabos, ducha, fregadero...) que según el CTE es suficiente que sean de 16mm, excepto la lavadora que será de 20mm.

La obtención de la L. Equivalente se ha obtenido aplicando a la L. Geométrica pérdidas del 20%, pudiendo ser de hasta 30% (CTE 4.2.2a HS4).

Para la fontanería se han hecho dos cálculos: uno mediante la presión de la calle , que según la suministradora de agua del Municipio (Aqualia)estará entre 1 y 2 atm (para los cálculos se ha decidido usar 1,6 atm) y otro para saber que bomba debemos usar en la cisterna para poder garantizar al menos 1atm en el punto más desfavorable de la casa, que según cálculos como mínimo debe tener una presión de 17,74 atm.

En los cálculos realizados con la presión de la calle, comprobamos que la presión llega hasta el aljibe y puede alimentar la cocina. A partir de ahí el resto de la casa se alimentará con el agua del aljibe, ya que según cálculos la presión de la calle no es suficiente.

Cálculo del caudal de recirculación

Según el CTE 4.4.2 se considera que se recircula el 10% del agua de alimentación como mínimo

Caudal Recirculado	l/h	Ø(mm)
Tabla 4.4	106,13	16

Tabla 2.1 CTE HS4

AG			
Aparato	Caudal (I/s)	nº de Aparatos	Caudales (I/s)
Inordoro	0,1	2	0,2
Grifo aislado	0,15	2	0,3
		4	0,5

AGUAS GRISES											
TRAMO	Q (I/s)	Ø (mm)	V (m/s)	j (m.c.a./m)	L. Geométrica (m)	L. Equivalente (m)	J (m.c.a./m)	Pi (m.c.a.)	P-J (m.c.a.)	h (m)	Pf (m.c.a.)
GRUPO DE PRESIÓN (1+2)	0,29	25	1,30	0,14	1,42	1,70	0,24	15,82	15,58	0,00	15,58
TRAMO 1 (P. RIEGO 1)	0,15	16	1,00	0,18	6,58	7,90	1,42	15,58	14,16	0,00	14,16
TRAMO 2 (3+4)	0,25	20	1,15	0,15	0,53	0,64	0,10	14,16	14,06	0,00	14,06
TRAMO 3 (P. RIEGO 2)	0,15	16	1,00	0,18	2,63	3,16	0,55	14,06	13,51	0,00	13,51
TRAMO 4 (5+6)	0,20	20	1,20	0,16	7,69	9,23	1,48	13,51	12,03	0,00	12,03
TRAMO 5 (6)	0,10	20	1,15	0,15	2,47	2,96	0,44	12,03	11,59	0,00	11,59
TRAMO 6 (BAÑO 1)	0,10	16	1,00	0,18	0,38	0,46	0,08	11,59	11,50	0,00	11,50
TRAMO 7 (8)	0,10	20	1,15	0,15	7,34	8,81	1,32	11,50	10,18	3,11	13,29
TRAMO 8 (BAÑO 2)	0,10	16	1,00	0,18	0,85	1,02	0,18	10,18	10,00	0,00	10,00

	V (m³) Aljibe Aguas Grises (Estimado para 6 personas)										
GRUPO DE PRESIÓN FONT.	110,92	W	0,149 CV								
	0,11	KW	0,081 CV	Aparato	nº Apartos	Litros	Uso al día	Total litros			
				Lavadora	1	10	1	10			
				Lavabo	2	2,5	24	60			
GRUPO DE PRESIÓN A.G.	55,93	W		Ducha	2	30	8	240			
	0,06	KW						310 Litro			

Garantizamos la presión a la caldera

P. de llegada a la caldera	Q (I/s)	Ø (mm)	V (m/s)	j (m.c.a./m)	L. Geométrica (m)	L. Equivalente (m)	J (m.c.a./m)	Pi (m.c.a.)	P-J (m.c.a.)	h (m)	Pf (m.c.a.)
Grupo de Presion	0,51	25	1,20	0,13	2,46	2,95	0,38	17,74	17,36	0,00	17,36

La presión final que obtenemos es mayor a 15 m.c.a, siendo el resultado favorable.

AM 8.2 CÁLCULO CARGAS TÉRMICAS

	Pérdidas de calor por	transmisión, Qt (DORN	IITORIO	1):		
CERRAMIENTO	SUPERFÍCIE (m²)	K (Kcal/hm²ºC)	C1	C2	ti-te (ºC)	Qt (Kcal/h)
MURO TRASDOSADO	8,12	0,28	1,10	1,10	19,00	51,35
T. DORMITORIO	9,23	1,64	1,00	1,10	0,00	0,00
MEDIANERÍA SALAS	9,92	3,59	1,00	1,10	10,00	391,44
PARED VERDA	8,40	1,29	1,00	1,10	0,00	0,00
VENTANA	1,71	2,58	1,00	1,10	19,00	92,19
FORJADO SUELO	10,22	0,18	1,00	1,10	10,00	20,30
FORJADO INTERMEDIO	10,22	0,46	1,00	1,10	0,00	0,00
		·				555,2

	Pérdidas de calor por	transmisión, Qt (SALA-	ESTAR 1):		
CERRAMIENTO	SUPERFÍCIE (m²)	K (Kcal/hm²ºC)	C1	C2	ti-te (ºC)	Qt (Kcal/h)
PARED VERDA INT.	22,27	1,29	1,00	1,10	0,00	0,00
PARED VERDA EXT.	7,48	1,29	1,05	1,10	19,00	211,66
MEDIANERÍA SALAS	23,99	3,59	1,00	1,10	10,00	946,25
FORJADO SUELO	15,87	0,34	1,00	1,10	10,00	60,04
FORJADO INTERMEDIO	15,87	0,46	1,00	1,10	0,00	0,00
PUERTA	2,72	2,58	1,00	1,10	19,00	146,64
<u> </u>	·	·			·	1364,59

	Pérdidas de calor por ventilación, Qv (DORMITORIO 1):								
	VOLUMEN (m³)	RENOVACIONES /h	ti-te (ºC)	Ce	Qv (Kcal/h)				
A. Exterior	28,41	1,20	19,00	0,29	187,86				

CERRAMIENTO	SUPERFÍCIE (m²)	K (Kcal/hm²ºC)	C1	C2	ti-te (ºC)	Qt (Kcal/h
T.BAÑO	8,34	1,63	1,00	1,10	0,00	0,00
MEDIANERÍA BAÑOS	5,15	3,55	1,00	1,10	10,00	201,10
PARED VERDA	3,19	1,29	1,00	1,10	0,00	0,00
FORJADO INTERMEDIO	3,38	0,46	1,00	1,10	0,00	0,00
FORJADO SUELO	3,38	0,34	1,00	1,10	10,00	12,79

Pérdidas de calor por transmisión, Qt (SALA-ESTAR 2):									
CERRAMIENTO	SUPERFÍCIE (m²)	K (Kcal/hm²ºC)	C1	C2	ti-te (ºC)	Qt (Kcal/h)			
PARED VERDA INT.	24,12	1,29	1,00	1,10	0,00	0,00			
PARED VERDA EXT.	7,48	1,29	1,05	1,10	19,00	211,84			
MEDIANERÍA SALAS	25,90	3,59	1,00	1,10	10,00	1021,46			
FORJADO INTERMEDIO	19,71	0,46	1,00	1,10	0,00	0,00			
CUBIERTA INCLINADA	19,71	0,18	1,00	1,10	19,00	74,38			
VENTANA	2,54	2,58	1,00	1,10	19,00	137,15			
	•		•			1444.8			

	Pérdidas de calor por ventilación, Qv (SALA-ESTAR 1):							
	VOLUMEN (m³) RENOVACIONES /h ti-te (ºC) Ce Qv (Kcal/h)							
A. Exterior	44,12	1,20	19,00	0,29	291,71			

CERRAMIENTO	SUPERFÍCIE (m²)	K (Kcal/hm²ºC)	C1	1 C2 ti-te (ºC)		Qt (Kcal/h
MURO TRASDOSADO	20,99	0,28	1,05	1,10	19,00	126,75
MEDIANERÍA SALAS	10,80	3,59	1,00	1,10	10,00	425,96
PARED VERDA	8,58	1,29	1,00	1,10	0,00	0,00
FORJADO INTERMEDIO	11,55	0,46	1,00	1,10	0,00	0,00
CUBIERTA INCLINADA	11,55	0,18	1,00	1,10	19,00	43,59
VENTANA 1	1,20	2,58	1,00	1,10	19,00	64,69
VENTANA 2	1,20	2,58	1,00	1,10	19,00	64,69
PUERTA	1,68	2,58	1,00	1,10	19,00	90,57

	Pérdidas de cal	or por ventilación, Qv (DO	RMITORIO	2):	
	VOLUMEN (m³)	RENOVACIONES /h	ti-te (ºC)	Ce	Qv (Kcal/h)
A. Exterior	33,73	1,20	19,00	0,29	223,00

	Pérdidas de ca	lor por ventilación, Qv (SA	LA-ESTAR 2):	
	VOLUMEN (m³)	RENOVACIONES /h	ti-te (ºC)	Ce	Qv (Kcal/h)
A. Exterior	58,54	1,20	19,00	0,29	387,06

	Pérdidas de calor	por transmisión, Qt (BA	ÑO 2):	,		
CERRAMIENTO	SUPERFÍCIE (m²)	K (Kcal/hm²ºC)	C1	C2	ti-te (ºC)	Qt (Kcal/h
MUROS MARÉS	3,36	0,28	1,10	1,10	19,00	21,62
MEDIANERÍA BAÑOS	7,48	3,55	1,00	1,10	10,00	291,99
T.BAÑO	7,48	1,63	1,00	1,10	0,00	0,00
PARED VERDA	3,34	1,29	1,00	1,10	0,00	0,00
FORJADO INTERMEDIO	4,74	0,46	1,00	1,10	0,00	0,00
CUBIERTA INCLINADA	4,74	0,18	1,00	1,10	19,00	17,89
VENTANA	0,27	2,58	1,00	1,10	19,00	14,56
						346,

	Pérdidas de calor por ventilación, Qv (BAÑO2):						
	VOLUMEN (m³) RENOVACIONES /h ti-te (2C) Ce Qv (Kcal/h)						
A. Exterior	9,82	1,20	19,00	0,29	64,94		

	Pérdidas de calor por	transmisión, Qt (DORM	ITORIO	3):		
CERRAMIENTO	SUPERFÍCIE (m²)	K (Kcal/hm²ºC)	C1	C2	ti-te (ºC)	Qt (Kcal/h)
MURO TRASDOSADO	10,51	0,28	1,10	1,10	19,00	66,47
PARED VERDA	10,79	1,29	1,00	1,10	0,00	0,00
T.BAÑO	8,97	1,63	1,00	1,10	0,00	0,00
MEDIANERÍA SALAS	10,14	3,59	1,00	1,10	10,00	399,89
VENTANA 1	0,88	2,58	1,00	1,10	19,00	47,45
VENTANA 2	0,88	2,58	1,00	1,10	19,00	47,45
FORJADO INTERMEDIO	11,42	0,46	1,00	1,10	0,00	0,00
CUBIERTA INCLINADA	11,42	0,18	1,00	1,10	19,00	43,10
						604,36

	Pérdidas de cal	Pérdidas de calor por ventilación, Qv (DORMITORIO 3):					
	VOLUMEN (m³) RENOVACIONES /h ti-te (ºC) Ce Qv (Kcal/h)						
A. Exterior	32,43	1,20	19,00	0,29	214,45		

	Pérdidas de calor por tra	nsmisión, Qt (COMEDO	R-COCI	NA):		
CERRAMIENTO	SUPERFÍCIE (m²)	K (Kcal/hm²ºC)	C1	C2	ti-te (ºC)	Qt (Kcal/h)
MURO TRASDOSADO	11,34	0,28	1,05	1,10	19,00	68,49
T.BAÑO	8,26	1,63	1,00	1,10	0,00	0,00
MEDIANERÍA SALAS	9,81	3,59	1,00	1,10	10,00	387,05
PARED VERDA	8,45	1,29	1,00	1,10	0,00	0,00
FORJADO INTERMEDIO	11,34	0,46	1,00	1,10	0,00	0,00
FORJADO SUELO	11,34	0,34	1,00	1,10	10,00	42,90
VENTANA	1,20	2,58	1,00	1,10	19,00	64,69
						563.14

	Pérdidas de calor	por ventilación, Qv (COM	EDOR-COCII	NA):			
	VOLUMEN (m³) RENOVACIONES /h ti-te (ºC) Ce Qv (Kcal/h)						
A. Exterior	31,53	1,20	19,00	0,29	208,44		

		DIMENSIO	NAMIENTO DE I	AS TUBERÍAS				
TRAMO	Q (I/h)	Q (I/s)	Ø (mm)	V (m/s)	j (m.c.a./m)	L. Geométrica (m)	L. Equivalente (m)	J (m.c.a./m)
CALDERA - COMEDOR COCINA	750,61	0,21	25	0.35	0,02	5,59	6,71	0,10
COMEDOR COCINA - SALA ESTAR 1	674,32	0,19	25	0,33	0,01	4,84	5,81	0,08
SALA ESTAR 1 - BAÑO 1	510,54	0,14	20	0,35	0,02	0,62	0,74	0,01
SALA ESTAR 1 - DORMITORIO 1	483,58	0,13	20	0,32	0,02	13,58	16,30	0,26
DORMITORIO 1 - BAÑO 2	410,10	0,11	20	0,31	0,02	2,72	3,26	0,05
BAÑO 2 - DORMITORIO 3	364,86	0,10	20	0,30	0,02	3,70	4,44	0,07
DORMITORIO 3 - SALA ESTAR 2	283,90	0,08	16	< 0,30	0,02	8,09	9,71	0,15
SALA ESTAR 2 - DORMITORIO 2	102,76	0,03	16	< 0,31	0,02	3,07	3,68	0,06
DORMITORIO 2 - CALDERA	750,61	0,21	25	0,35	0,02	44,71	53,65	0,80
SOBREPRESIÓN								0,60
PÉRDIDAS DE PRESIÓN TOTAL (Kpa)								21,75

Pérdidas de calor TOTALES	Kcal/h
DORMITORIO 1	743,13
SALA-ESTAR 1	1656,30
BAÑO 1	213,88
COMEDOR-COCINA	771,58
DORMITORIO 2	1039,26
SALA-ESTAR 2	1831,89
BAÑO 2	410,99
DORMITORIO 3	818,80

LIDER-CALENER	۸ (W/m²K)	K (Kcal/hm²ºC)
MURO TRASDOSADO	0,32	0,28
PARED VERDA	1,5	1,29
T. DORMITORIO	1,91	1,64
T.BAÑO	1,9	1,63
MEDIANERÍA SALAS	4,17	3,59
MEDIANERÍA BAÑOS	4,13	3,55
CUBIERTA INCLINADA	0,21	0,18
FORJADO INTERMEDIO	0,54	0,46
FORJADO SUELO	0,4	0,34
VENTANA	3	2,58
PUERTA	3	2,58

			DIM	IENSIONAMIENTO DE LA CALEFA	CCIÓN			
HABITACIÓN	W/h	SUP. (m²)	POTENCIA (Kcal/h)	P. ELEMENTO (Kcal/h)	Nº ELEMENTO	P. INSTALADA (Kcal/h)	Q (I/h)	P. INST. (KW)
DORMITORIO 1	864,26	10,22	743,13	105,70	7	743,13	73,48	0,86
SALA-ESTAR 1	1926,28	15,87	1656,30	105,70	16	1656,30	163,78	1,93
BAÑO 1	248,75	3,38	213,88	272,62	1	272,62	26,96	0,25
COMEDOR-COCINA	897,35	11,34	771,58	105,70	7	771,58	76,29	0,90
DORMITORIO 2	1208,66	11,55	1039,26	105,70	10	1039,26	102,76	1,21
SALA-ESTAR 2	2130,49	19,71	1831,89	105,70	17	1831,89	181,14	2,13
BAÑO 2	477,98	4,74	410,99	457,52	1	457,52	45,24	0,48
DORMITORIO 3	952,27	11,42	818,80	105,70	8	818,80	80,96	0,95
TOTAL	8706.04	88.23	7485.85		67	7591.12	750.61	8.71

6,10

AM 8.3 CÁLCULO CONTRIBUCIÓN SOLAR

Mes	n (días/mes)	QACS (I/día)	DACS (MJ)	CSOLAR	CSOLAR (KW)	Rad (KWh/m²*día)	Tred (°C)	Ta (°C)	hsol	hsol/día	F.Incl. (15°)	Rad Corr. (KWh/m²*día)	Rad Cap. (W/m²)	Red. Cap. (Solever V500)	Ap. Col. (KWh/m²*día)	Ap. Col. Út. (KWh/m²*día)	CSOLAR/Sup. (KWh/m²)	•	Cumplimiento 50%		ie real
Enero	31	168	1068,23	534,12	148,366	1,36	11	9,3	185	5,97	1,20	1,50	251,92	0,224	0,34	0,29	8,89	32,74	11%	38,06	13%
Febrero	28	168	964,86	482,43	134,008	1,91	11	9,7	189	6,75	1,16	2,04	302,37	0,312	0,64	0,54	15,16	55,81	21%	64,88	24%
Marzo	31	168	1046,43	523,22	145,338	2,77	12	10,8	250	8,06	1,12	2,86	354,38	0,381	1,09	0,93	28,70	105,68	36%	122,84	42%
Abril	30	168	991,58	495,79	137,719	3,94	13	12,9	248	8,27	1,07	3,88	469,79	0,478	1,86	1,58	47,33	174,28	63%	202,58	74%
Mayo	31	168	981,03	490,52	136,254	4,25	15	16,9	346	11,16	1,03	4,03	361,30	0,430	1,73	1,47	45,71	168,31	62%	195,64	72%
Junio	30	168	886,09	443,05	123,068	5,17	18	21,0	343	11,43	1,02	4,86	424,89	0,499	2,43	2,06	61,84	227,70	93%	264,67	108%
Julio	31	168	872,03	436,01	121,115	5,39	20	24,0	343	11,06	1,04	5,16	466,71	0,536	2,77	2,35	72,93	268,54	111%	312,14	129%
Agosto	31	168	872,03	436,01	121,115	4,45	20	24,6	332	10,71	1,08	4,43	413,39	0,515	2,28	1,94	60,04	221,07	91%	256,97	106%
Septiembre	30	168	865,00	432,50	120,138	3,16	19	21,8	236	7,87	1,14	3,32	421,85	0,502	1,67	1,42	42,51	156,51	65%	181,93	76%
Octubre	31	168	937,43	468,71	130,199	2,16	17	17,7	232	7,48	1,21	2,41	321,71	0,400	0,96	0,82	25,35	93,34	36%	108,50	42%
Noviembre	30	168	970,48	485,24	134,789	1,48	14	13,2	147	4,90	1,25	1,70	347,80	0,392	0,67	0,57	17,03	62,70	23%	72,88	27%
Diciembre	31	168	1046,43	523,22	145,338	1,23	12	10,6	177	5,71	1,24	1,41	246,08	0,226	0,32	0,27	8,36	30,77	11%	35,77	12%

TOTAL 11501,62 1597,45 50% 1856,86 58%

m²

Sup. Cálculo 3,68 Sup. Real 4,28

Cálculo del circuito primario

Diámetro nominal [mm]	Diámetro Interior [mm]	Caudal [litros/hora]
18	16	Hasta 500
22	20	Hasta 950
8	26	Hasta 1900
35	33	Hasta 3600
42	40	Hasta 6200
54	51,6	Hasta 12000

CRITERIOS PARA SELECCIONAR EL DIÁMETRO DE LA TUBERÍA:

CRITERIO DE VELOCIDAD MÁXIMA: Velocidad de paso menor de 2 m/s si discurre por locales habitados, menor de 3 $\Rightarrow v = 0,354 \cdot \frac{Q}{D^2}$ m/s si es exterior o va por locales habitados.

 CRITERIO DE PÉRDIDAS DE CARGA MÁXIMAS:
 Debe

 estar comprendida entre 10 y 40 mm.c.a./m lineal de tuberia.
 \square \square

 Se utiliza la fórmula de Flamant para tubo liso de cobre.

En caso de utilizar mezcla agua glicol, multiplicar la pérdida

de carga obtenida por 1,3

Atención, las unidades NO son S. I.:

Q: caudal de circulación, I/h

D: diámetro interior de la tubería, mm. V: velocidad del fluido en tubería, m/s

Punitaria: pérdida de carga en mm de columna

de agua por m lineal de tubería (mm.c.a./m)

Q= recomendado por el panel solar*m² de panel solar

Q (I/h) V (m/s)

246,1 0,34 <1,3m/s **CUMPLE**

Pdc unitario 14,33 mm.c.a/m

Cálculo de la bomba del circuito primario

	Fluido Primario
•	

 $V_{total} = V_{tuberias} + V_{intercambiador} + V_{captadores}$

Pdc Tuberías	249,02	mm.c.a	
Qrecomendado	4,10	l/min.	
Pdccapatadores	61,15	mm.c.a	
Pdcintercambiador	0,64	m.c.a	640 mm.c.a

Н

2,79 I **V**Tuberías 7,31 l Vtotal

 $V_{tuberias} = Longitud * Sección$

Sistema de acumulación solar

٧

214 L

Elegimos un acumulador comercial de 200L

950,17 mm.c.a Modelo de bomba elegido ALPHA SOLAR

Sistema de intercambio

Intercambiador 0,56 >0,15

Cumple

Disipador

0,8 KWh por cada m² de superficie colectora

3,42 < 9KWh

Vaso de Expansión

$$V_{vaso} = V * \epsilon * \frac{P_f}{P_f - P_i}$$

1,17 l

 $\epsilon = 0.08$ depende de fluido caloportador

 $P_i = 1.5kg/cm^2 \qquad L < 10m$

Se instalará un vaso de expansión de 21

 $P_i = 2.5kg/cm^2 \qquad L > 10m$

AM 8.4 CÁLCULO ELECTRICIDAD

CIRCUITO	CONCEPTO	POT.PRE.TOM.	FAC.SIM.	FAC.UTI.	N	TENSIÓN	POT.CAL.	COSφ	INT.LÍN.	INT.CIR.	SECCIÓN	LONGITUD	PARC.	PARC.	TOTAL
		[w]	F _s	F _u		[V]	[W]		[A]	[A]	[mm²]	[m]	[V]	[%]	[%]
CO	DERIV.INDIV.	28422	0,305	1	1	230	8669	1	123,58	37,69	16	4	0,39	0,17	0,56

CIRCUITO	CONCEPTO	POT.PRE.TOM. [W]	FAC.SIM. F _s	FAC.UTI.	INT.AUT. [A]	N	TENSIÓN [V]	POT.CAL. [W]	COSφ	INT.LÍN. [A]	INT.CIR. [A]	SECCIÓN [mm²]	POT. CDT [W]	LONGITUD [m]	TUBO [mm²]	PARC. [V]	PARC. [%]	TOTAL [%]
C1	ILUMINACIÓN	200	0,75	0,5	10	18	230	863	1	0,87	5,87	1,5	2300	18	16	5,00	2,17	2,57
C2	T. USO GENERAL	3450	0,2	0,25	16	20	230	184	1	15,00	15,00	2,5	3680	19	20	5,07	2,20	2,60
С3	COCINA Y HORNO	5400	0,5	0,75	25	2	230	2156	1	23,48	17,61	6	5750	14	25	2,43	1,06	1,45
C4	LAVADORA	3450	0,66	0,75	20	1	230	2277	1	15,00	7,43	4	4600	17	20	3,54	1,54	1,93
C4	LAVAVAJILLAS	3450	0,66	0,75	20	1	230	2277	1	15,00	7,43	4	4600	14	20	2,92	1,27	1,66
C4	TERMO	3450	0,66	0,75	20	1	230	2277	1	15,00	7,43	4	4600	18	20	3,75	1,63	2,02
C5	T. BAÑO Y COCINA	3450	0,4	0,5	16	6	230	736	1	15,00	18,00	4	3680	14	20	2,33	1,01	1,41
	ILUMINACIÓN																	
C6	EXT.	200	0,75	0,5	10	8	230	863	1	0,87	2,61	2,5	2300	25	16	4,17	1,81	2,20
C10	SECADORA	3450	1	0,75	16	1	230	2760	1	15,00	11,25	2,5	3680	17	20	4,53	1,97	2,36

CIRCUITO	CONCEPTO	POT.PRE.TOM.	FAC.SIM.	FAC.UTI.	INT.AUT.	N	TENSIÓN	POT.CAL.	COSφ	INT.LÍN.	INT.CIR.	SECCIÓN	POT.	LONGITUD	TUBO	PARC.	PARC.	TOTAL
		[W]	F _s	F _u	[A]		[V]	[W]		[A]	[A]	[mm²]	CDT [W]	[m]	[mm²]	[V]	[%]	[%]
C9	BOMBA C.P ACS	45	1	0,75	10	1	230	1725	1	0,20	0,15	2,5	2300	17	20	2,83	1,23	1,62
C9	BOMBA CALOR	6000	1	0,75	25	1	230	4313	1	26,09	19,57	4	5750	18	20	4,69	2,04	2,43
C9	HIDROKIT	3000	1	0,75	16	1	230	2760	1	13,04	9,78	4	3680	19	20	3,17	1,38	1,77
C13	GRUPO PRESIÓN	300	1	0,75	10	1	230	1725	1	1,30	0,98	2,5	2300	17	20	2,83	1,23	1,62
C14	IMPULSIÓN A.G.	300	1	0,75	10	1	230	1725	1	1,30	0,98	2,5	2300	22	20	3,67	1,59	1,99

CIRCUITO	CONCEPTO	POT.PRE.TOM.	FAC.SIM.	FAC.UTI.	INT.AUT.	N	TENSIÓN	POT.CAL.	COSφ	INT.LÍN.	INT.CIR.	SECCIÓN	POT.	LONGITUD	TUBO	PARC.	PARC.	TOTAL
		[W]	F _s	F _u	[A]		[V]	[W]		[A]	[A]	[mm²]	CDT [W]	[m]	[mm²]	[V]	[%]	[%]
	ILUMINACIÓN																	
C1	INT.	200	0,75	0,5	10	14	230	863	1	0,87	4,57	1,5	2300	10	16	2,78	1,21	1,60
C2	T. USO GENERAL	3450	0,2	0,25	16	20	230	184	1	15,00	15,00	2,5	3680	12	20	3,20	1,39	1,78
	T. BAÑO Y																	
C5	COCINA	3450	0,4	0,5	16	2	230	736	1	15,00	6,00	2,5	3680	8	20	2,13	0,93	1,32