

Cal elevador, que afloja estructuralment, real del terrany en què, s'ha optat per considerar un terrany de bona qualitat amb un temps admisible de 3,0 segons.

-COSTES TRUQS:

Es projecta una estructura de sotres plens i plans de disposició regular de llurs a l'entorn dels eixos mitjà i mig, que permeti disposar un forjat horitzontal d'estructura amb associació als eixos, en una base pèndolsa per tal d'equilibrar el pes dels plans que es generaran del nivell de planta baixa, per evitar capèlles més llurs. De la mateixa manera, als costats del carrer, entre els eixos que s'estableixin a partir de suport de sotres, s'inclouran uns pilars pèndolsos o nivells de coberta, d'os pèndolsos i uns lloms per al suport dels sotres intermedis.

-Inversament del forjat inferior del carrer mitjà: $\frac{5,00}{22,24} = 1,1/22$

Llum motiva: 50cm -> $5,00 / 22,24 = 1,1$ **Unidrecció 2x45 (0,0cm)**
Tot i que l'intercanviament és possible, s'opta per assegurar amb un cantell de 30cm per aconseguir el voladuc que hem de borden borden. El pes, doncs, un forjat horitzontal de 22,4m i altura de 65cm, sobre del nivell 1,5cm pesa prop 5,9 kN/m². Les zones de contacte i d'accessos verticals quedaran ressaltades amb un tirador d'espessor 50cm. La zona de la planta, també amb lloms, haurà un cantell de 30cm.

2. Completar amb aquestes condicions de forjat i lloms serà admissible a tot el perímetre.

-Refinament de les bases pèndolses:

Per tal de considerar la necessitat de pèndols, s'han creat dos models veïns per les dues bases llurs.

FONAMENTACIÓ

Considerem un terreny llur de resistència **3 kg/cm²**

-Sobota tipus edifici PR-3:

Superfície habitable del pal·lars llurs: 15,4m²

Area sòlida: $51,9 + 103 + 111,7 / 2,5 \text{ kg/cm}^2 = 51,9 \text{ kN} = 91,9 \text{ t}$

Es o del sòlida llur: **146,1 x 40 cm**

-Sobota tipus edifici PR-2:

Superfície habitable del pal·lars llurs: 15,4m²

Area sòlida: $40 + 103 + 111,7 / 2,5 \text{ kg/cm}^2 = 40,1 \text{ kN} = 40,1 \text{ t}$

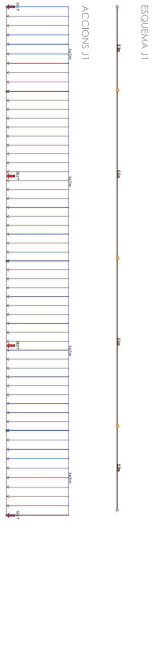
Es o del sòlida llur: **120,1 x 30 cm**

ESQÜEMA J1



-De les reaccions per de pilars inferiors o de sotres d'estructura:
 $451 + 281$ (llurs superior) = **731** **180 x 170 cm**
 $451 + 281$ (llurs superior) = **731** **180 x 170 cm**
En el càlcul del fons de sobota es multiplica per 1,1 per considerar el pes de la proba acobada)

CARACTERÍSTIQUES FORMALS	
Zona:	Sotres interior habitacions
Cantell del forjat:	25 + 5cm
Cantell de sotres:	5cm
Amplada mitjana:	Faldes superior 70x23cm
Estat de carregues:	15cm
Pes propi:	3,05 kN/m ²
Carregues permanentes:	1,80 kN/m ²
Sobrecarrega d'ús:	2,00 kN/m ²
Sobrecarrega neu:	0,50 kN/m ²
TOTAL carregues:	6,85 kN/m ²
Amplada de sotres:	40x20x30 o ME S-15, A-E-5, A-B-300
CARACTERÍSTIQUES FORMALS	
Zona:	Sotres interior zona pública
Cantell de la base:	30cm
Amplada mitjana:	#105x/20 superior
Estat de carregues:	#120x/20 inferior
Pes propi:	7,50 kN/m ²
Carregues permanentes:	1,80 kN/m ²
Sobrecarrega d'ús:	3,00 kN/m ²
Sobrecarrega neu:	0,50 kN/m ²
TOTAL carregues:	14,30 kN/m ²



REACCIONS J1

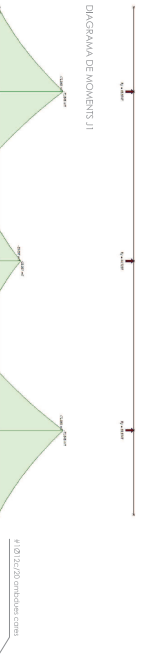


DIAGRAMA DE MOMENTS J1

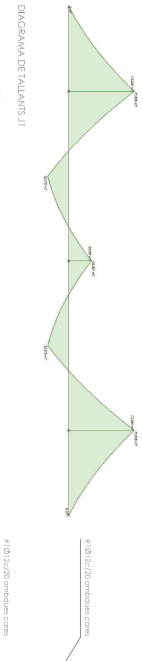
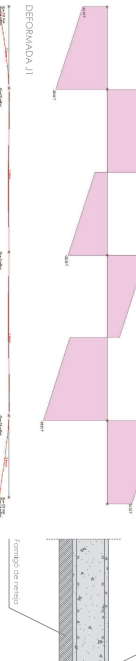
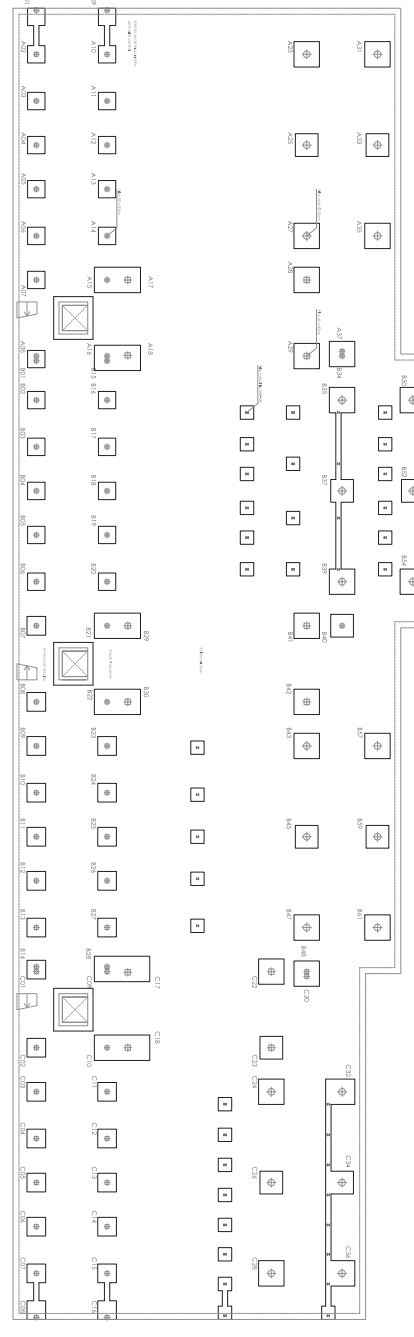


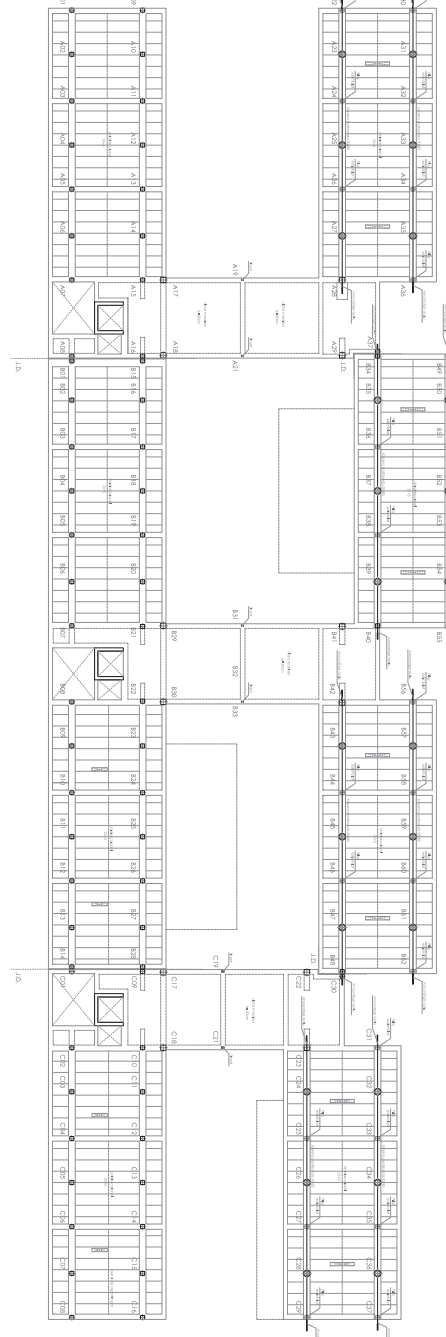
DIAGRAMA DE LLUNYANS J1



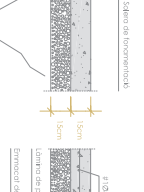
DEFORMADU J1



PLANTA BAIXA



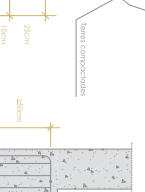
DETALL FORAT D'ASCENSOR EI/20



DETALL LLIMIT SO.BA DE FONAMENTACIÓ EI/20



DETALL ANCORAJE DE TRAUERS EI/20



DETALL SÀSMA DE FONAMENTACIÓ EI/20

