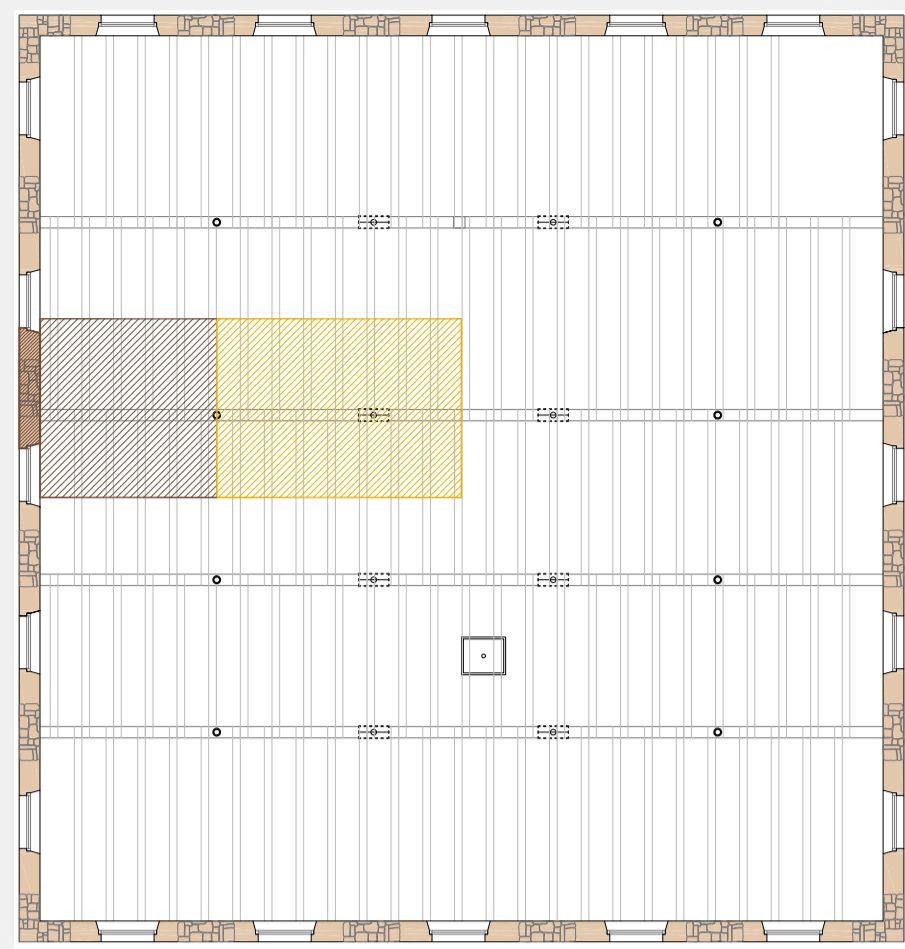
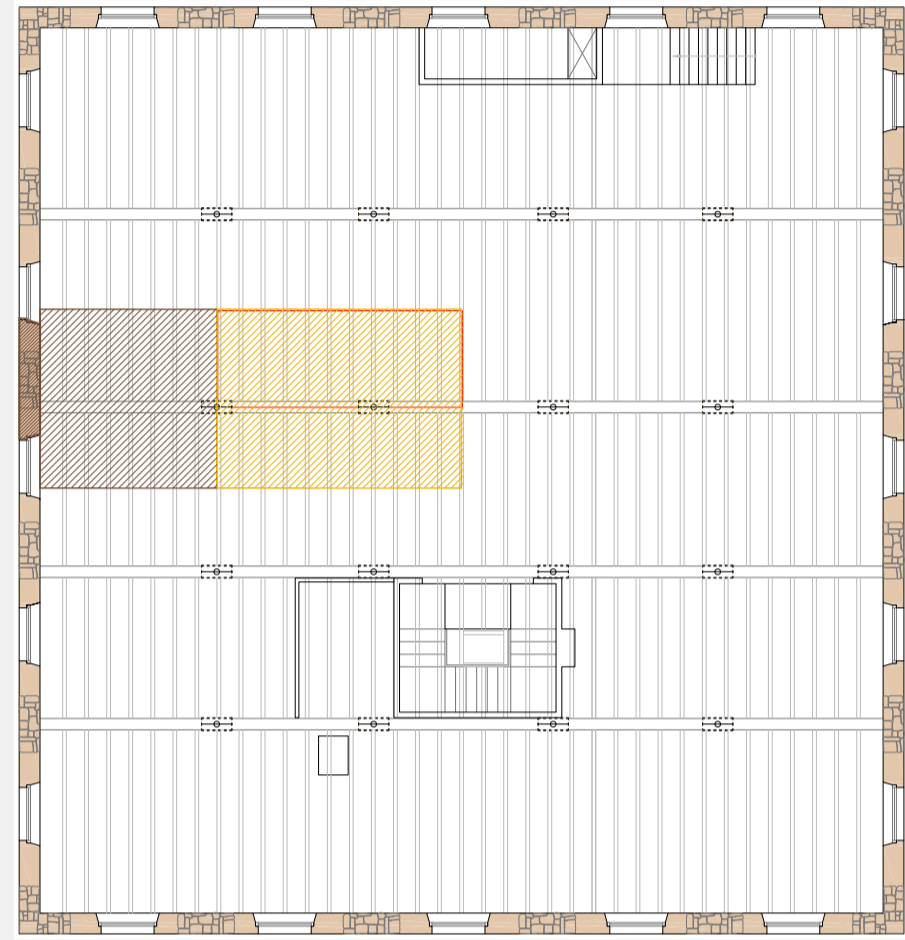


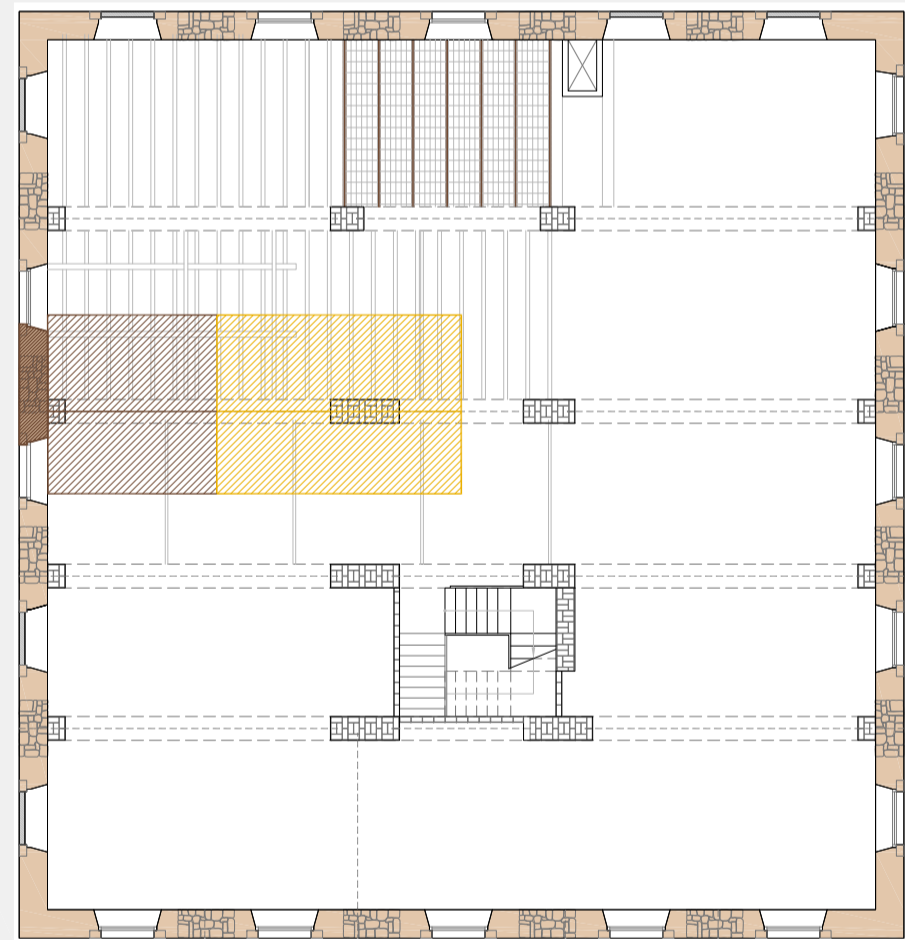
PLANTA TERCERA  
Nivell 03. +65,5m



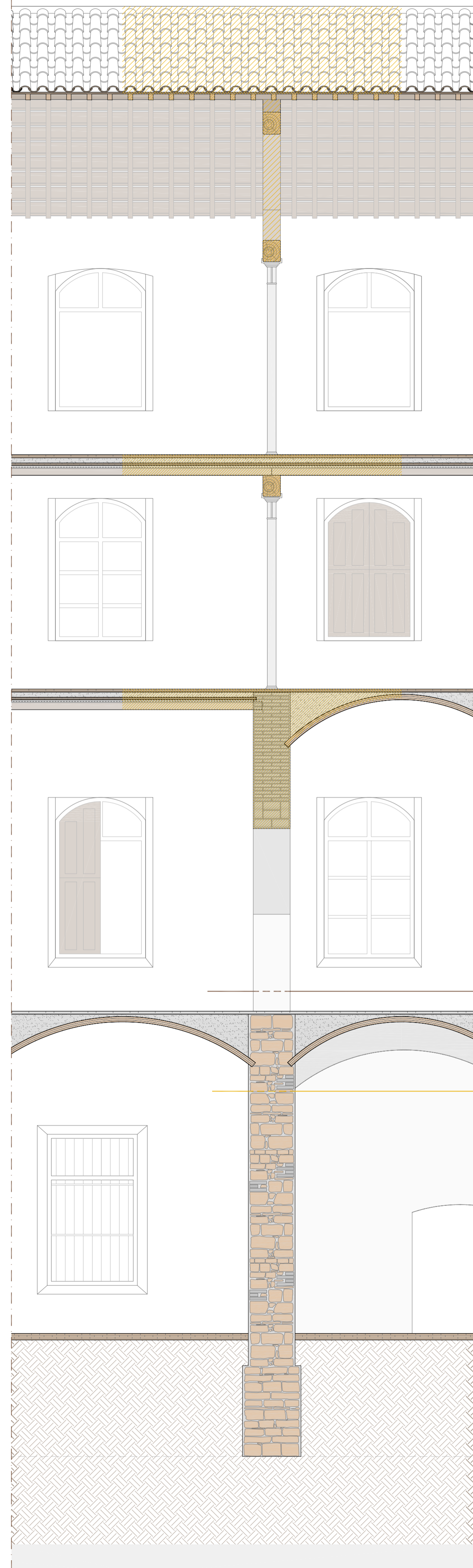
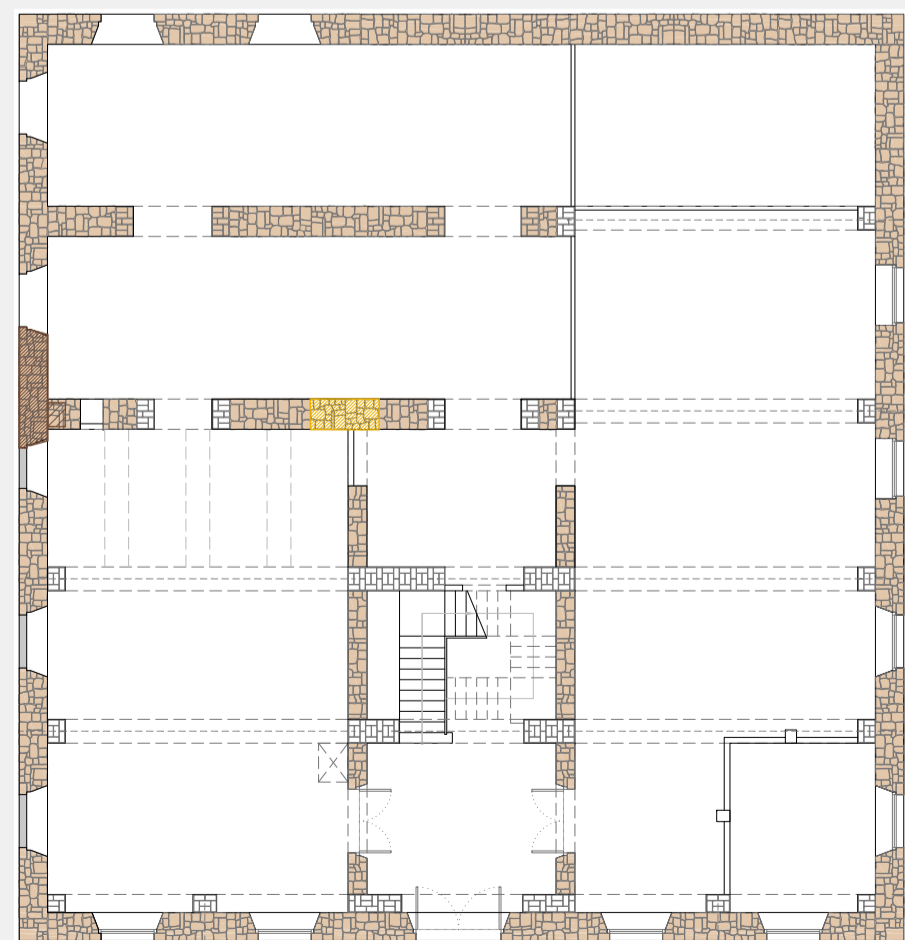
PLANTA SEGONA  
Nivell 02. +61,5m



PLANTA PRIMERA  
Nivell 01. +56,5m

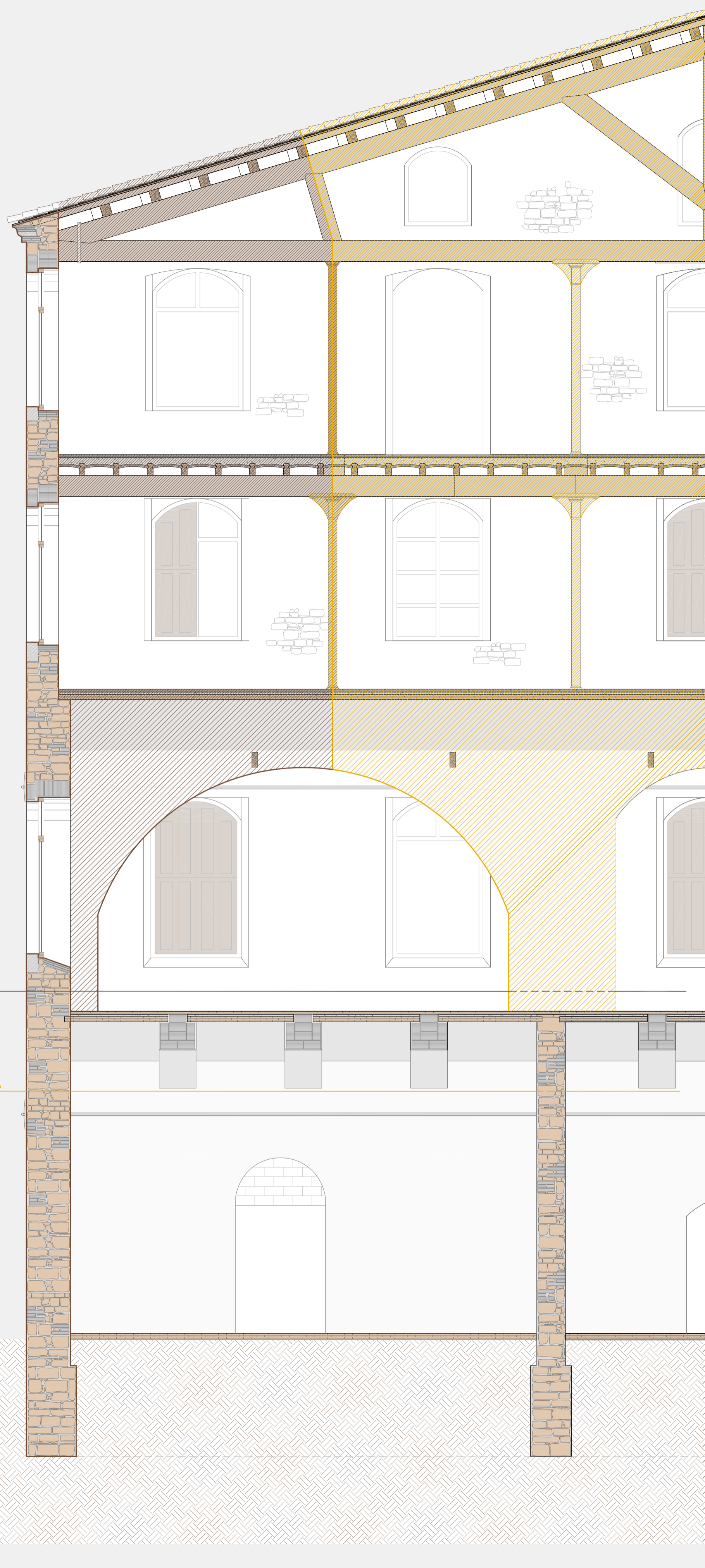


PLANTA BAIXA  
Nivell 00. +51m



MAÓ MASSIS  
 $\sigma_{adm}=32 \text{ Kg/cm}^2$   
 $\sigma < \sigma_{adm}$   
CUMPLEIX

PEDRA  
NO CONCERTADA  
 $\sigma_{adm}=7 \text{ Kg/cm}^2$   
 $\sigma \neq \sigma_{adm}$   
NO CUMPLEIX



ESTAT DE CÀRREGUES [KN/m<sup>2</sup>]

PC	SOSTRE COBERTA	2,85KN/m <sup>2</sup>
- PP. pes propi coberta	- teula ceràmica àrab - emmetxat de rajola massissa - llares de fusta. Enlistonado (10x7) - correija de fusta (25x15)	0,5KN/m <sup>2</sup> 0,4KN/m <sup>2</sup> 0,05KN/m <sup>2</sup> 0,5KN/m <sup>2</sup>
- CV. càrregues variables (ús)	- sobrecàrrega neu (altitud 57m - zona 2) - G2. manteniment (pendent<20°)	0,4KN/m <sup>2</sup> 1KN/m <sup>2</sup>
- PP. envaïllada fusta massissa	$\delta = 4 \text{ KN/m}^3$ $V = 6,51\text{m}^3 \times 0,30\text{m} = 1,95\text{m}^3$ $1,95\text{m}^3 \times 4\text{KN/m}^3 = 7,81 \text{ KN}$	
P3 P2	SOSTRE PLANTA SEGONA	7,9KN/m <sup>2</sup>
- PP. pes propi forjat	- bigueta de fusta de 10x20cm c/60cm - revoltó de 2 fulles de 1cm de rajola ceràmica $\delta=18\text{KN/m}^3$ $18\text{KN/m}^3 \times 0,02\text{m} = 0,36\text{KN/m}^2$	0,5KN/m <sup>2</sup> 0,36KN/m <sup>2</sup>
- CP. càrregues permanents	- paviment, fals sostre	1KN/m <sup>2</sup>
- CV. càrregues variables (ús)	- envans - C5. zona d'aglomeració	1KN/m <sup>2</sup> 5KN/m <sup>2</sup>
P2 P1	SOSTRE PLANTA PRIMERA	10,18KN/m <sup>2</sup> 5,86KN/m <sup>2</sup>
- PP. pes propi forjat de volta	- volta de 3 fulles de 1cm de rajola ceràmica $\delta=18\text{KN/m}^3$ $18\text{KN/m}^3 \times 0,03\text{m} = 0,54\text{KN/m}^2$	0,54KN/m <sup>2</sup>
- replè d'arenes	$\delta=16\text{KN/m}^3$ $16\text{KN/m}^3 \times 0,29\text{m} = 4,64\text{KN/m}^2$	4,64KN/m <sup>2</sup>
- PP. pes propi forjat	- bigueta de fusta de 10x20cm c/60cm - revoltó de 2 fulles de 1cm de rajola ceràmica $\delta=18\text{KN/m}^3$ $18\text{KN/m}^3 \times 0,02\text{m} = 0,36\text{KN/m}^2$	0,5KN/m <sup>2</sup> 0,36KN/m <sup>2</sup>
- CP. càrregues permanents	- paviment	1KN/m <sup>2</sup> 1KN/m <sup>2</sup>
- CV. càrregues variables (ús)	- C1. zona amb taules i cadires - envans	3KN/m <sup>2</sup> 3KN/m <sup>2</sup> 1KN/m <sup>2</sup> 1KN/m <sup>2</sup>

PES PROPÍ MUR D'ARCS DE P1 [KN]

- PP. pes propi =  $\delta \times V$   
  
- mur d'arcs de maó massís pres amb morter  
 $\delta = 18 \text{ KN/m}^3$   
 $V = 10,83\text{m}^3$   
  
 $PP = 18 \text{ KN/m}^3 \times 10,83\text{m}^3 = 194,94 \text{ KN}$

TENSÍO A LA QUE ESTÀ SOTMESA EL MUR DE P1

PP envaïllada = 7,81 KN  
PC  $\rightarrow 2,85\text{KN/m}^2 \times 33,86\text{m}^2 = 96,50 \text{ KN}$   
P2  $\rightarrow 7,90\text{KN/m}^2 \times 30,86\text{m}^2 = 243,80 \text{ KN}$   
P1  $\rightarrow 10,18\text{KN/m}^2 \times 14,36\text{m}^2 = 146,18 \text{ KN}$   
 $5,86\text{KN/m}^2 \times 16,50\text{m}^2 = 96,70 \text{ KN}$   
PP mur de P1 = 195 KN

**786 KN**  
  
 $Q = 786 \text{ KN}$   
 $S = 1,15 \text{ m}^2 \text{ (sup. base arc)}$   
  
 $T = Q/S = 786 \text{ KN} / 1,15 \text{ m}^2 = 683,47 \text{ KN/m}^2$   
 $= 6,83 \text{ Kg/cm}^2$   
  
Aplicant coef. de majoració;  
  
 $683,47 \text{ KN/m}^2 \times 1,45 = 991,03,26 \text{ KN/m}^2 = 9,10 \text{ Kg/cm}^2$