

Talleres de Gómez Navarro

Cálculo de los dinteles de la fachada

de la puerta posterior.

N.º = 394.532

Fecha = 20-10-41

$$\text{Carga de } 1800 \times 0,14 \times 1,00 \times 2,35 = 590 \text{ kg/m}$$

$$\text{Peso propio } 0,50 \times 0,28 \times 2400 = 336 \text{ kg/m}$$

$$\text{Carga total } 926 \text{ kg/m}$$

$$M_c = \frac{1}{10} \cdot 926 \times 4,74^2 = 1720 \text{ m.kg}$$

$$b = 0,28 \quad d = 0,50 \quad R = 4 \text{ cm}^2$$

Sección superior de los pilares

$$b = 0,28 \quad d = 0,28 \quad R = 7 \text{ cm}^2$$

$$\text{Esfuerzo cortante } \frac{926 \times 4,74}{2} = 2200 \text{ kg}$$

Sección de 20 cm

Compresión en los pilares 2,2 ton

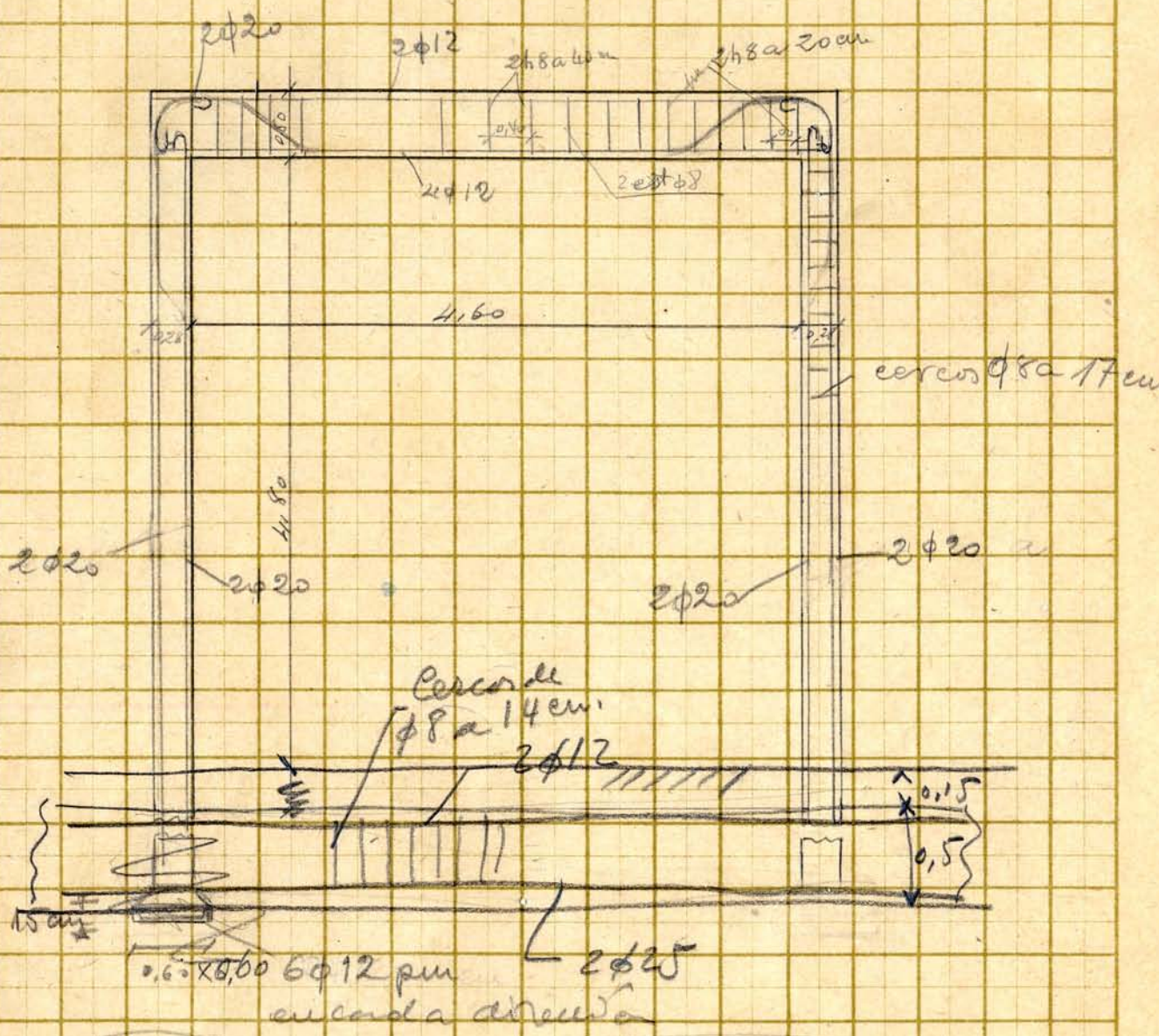
$$\text{más peso propio } 0,28 \times 0,28 \times 5,80 \times 2400 = 1100 \text{ kg} \quad \text{o sea en total } 3,3 \text{ ton}$$

Área mínima de 10 cm²

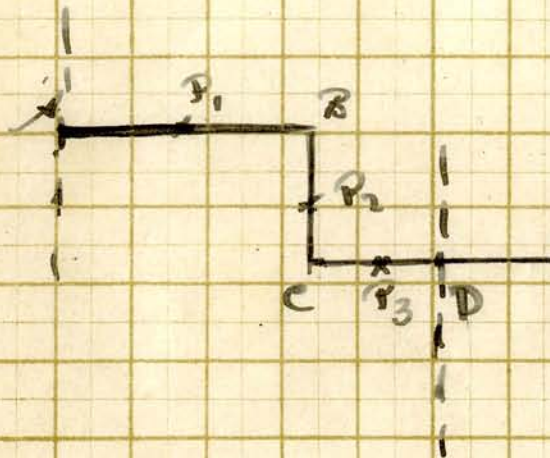
Cargas sobre la zapata 3,5 ton.

Dimensiones para 1 kg/cm² 60 x 60

ancho, 0,20



Quintel para los puertos de talleres
Jonier Navarro.



Peso de la ~~zona~~ AB.

$$P_1 = 3,55 \times 6,80 \times 0,14 \times 1800 + 2,2 \times 4,80 \times 0,28 \times 1800 = 7650$$

Peso de BC.

$$P_2 = 3,40 \times 7,35 \times 1,800 \times 0,28 = 12600 \text{ kg}$$

Peso de CD

$$P_3 = 1,10 \times 4,80 \times 0,28 \times 1800 + 3,40 \times 3,55 \times 0,14 \times 1800 = 4825 \text{ kg}$$

Empuje de viento,

$$F = 10,2 \times 7,35 \times 100 = 7500 \text{ kg}$$

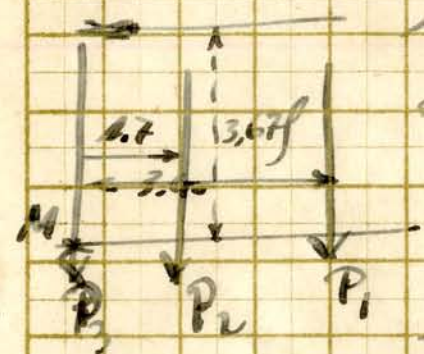
Momento respecto al punto M de los pesos propios.

$$M_1 = 9650 \times 3,4 + 12600 \times 1,7 = 54200 \text{ m kg}$$

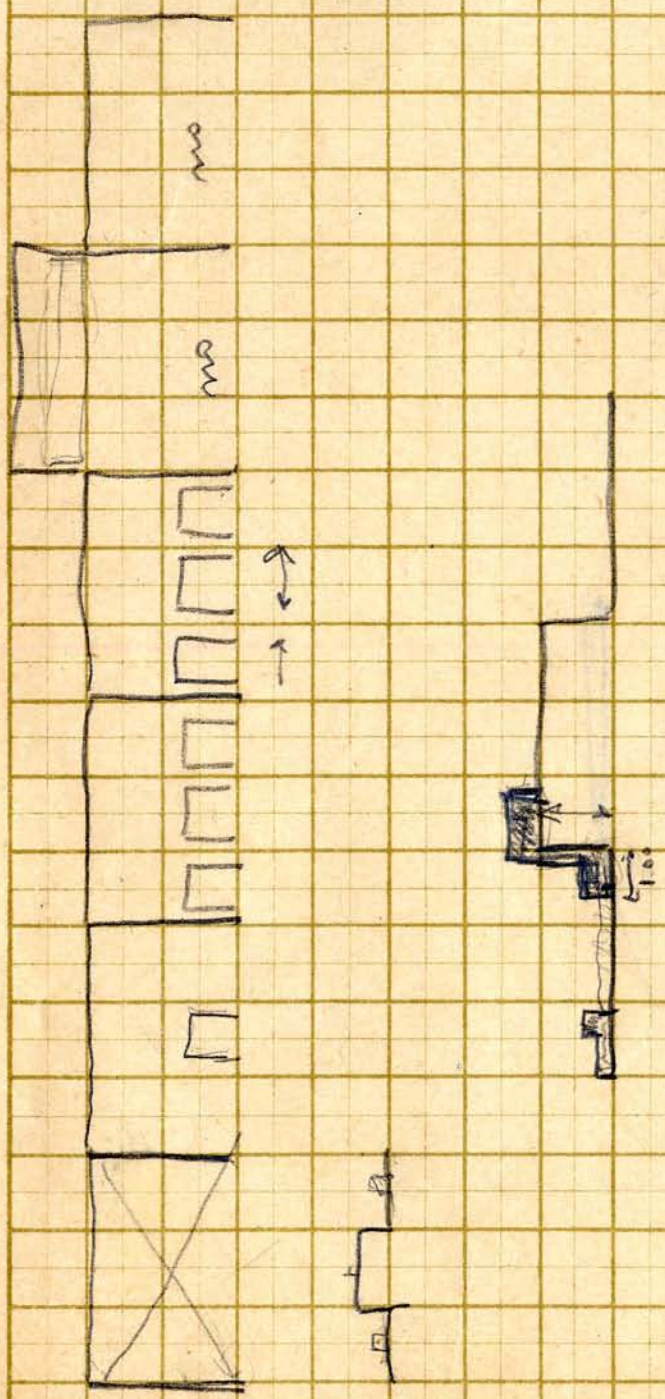
Momento respecto al punto M del empuje de viento

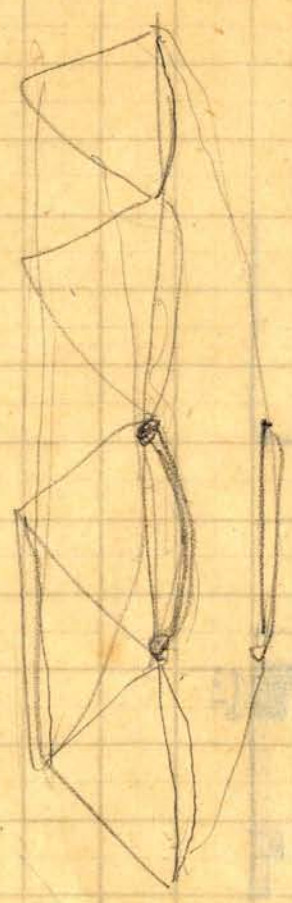
$$M_2 = 7500 \times 3,679 = 27600 \text{ m kg}$$

Momento total, 86600 m kg.) opuesto al viento.



Fachada Oeste - primer





Vertical line sketch

Escala 1:50

