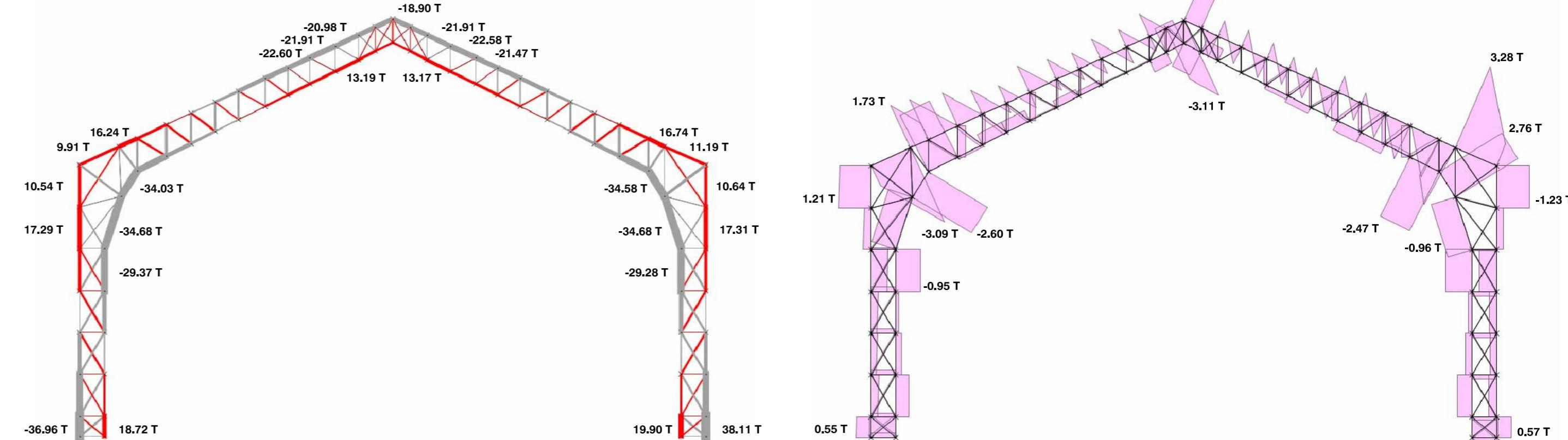
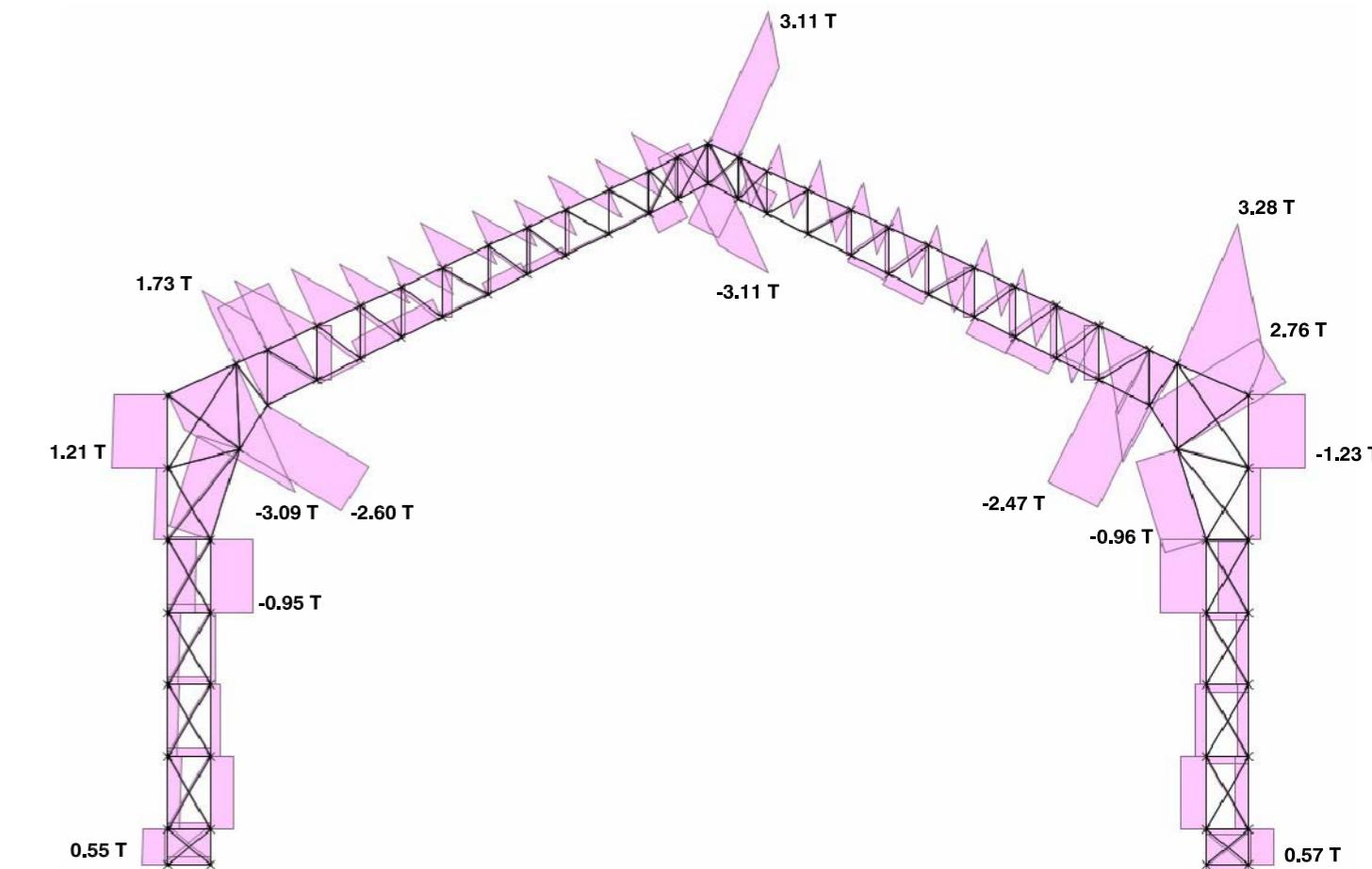


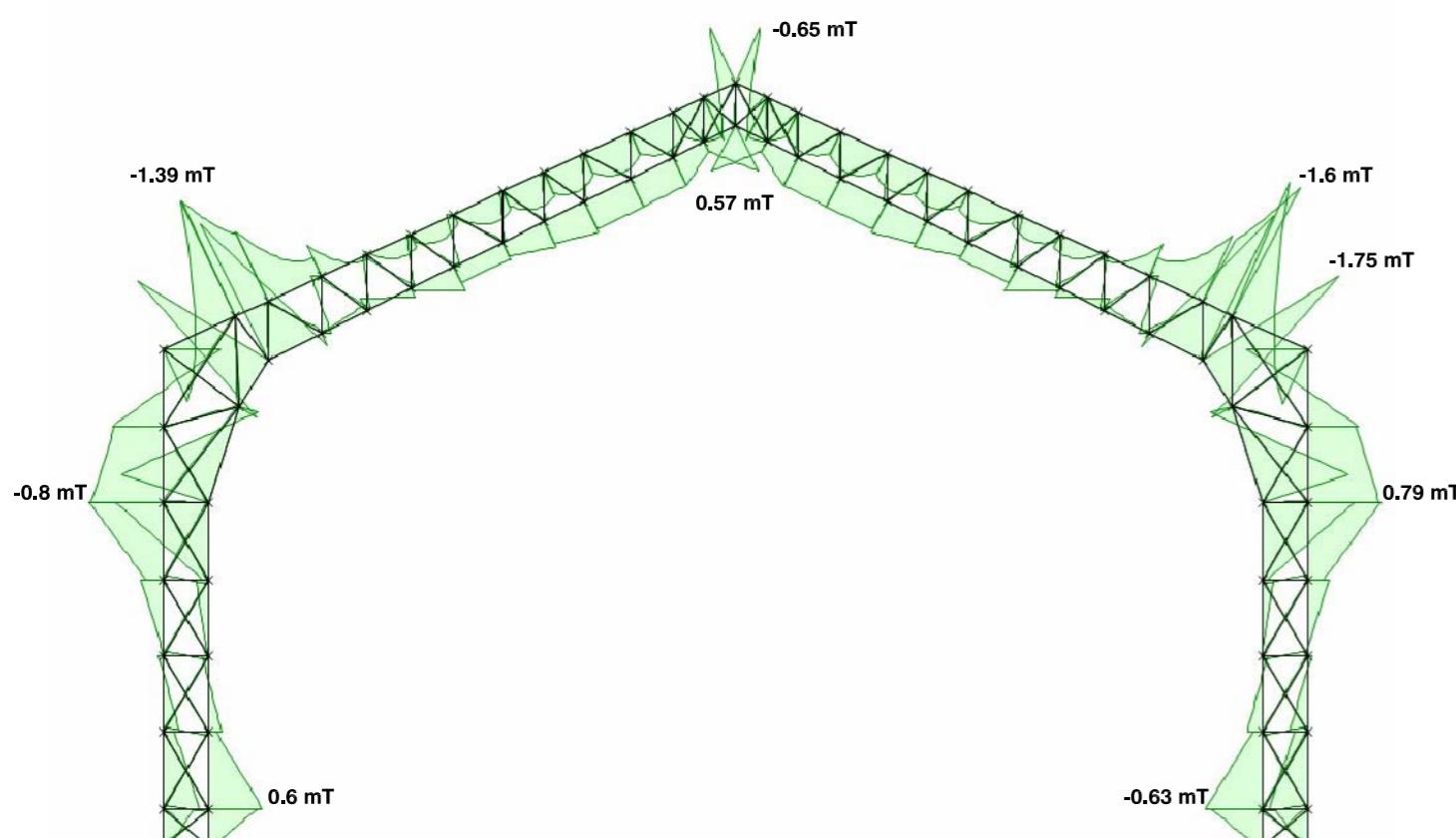
ACCIONS



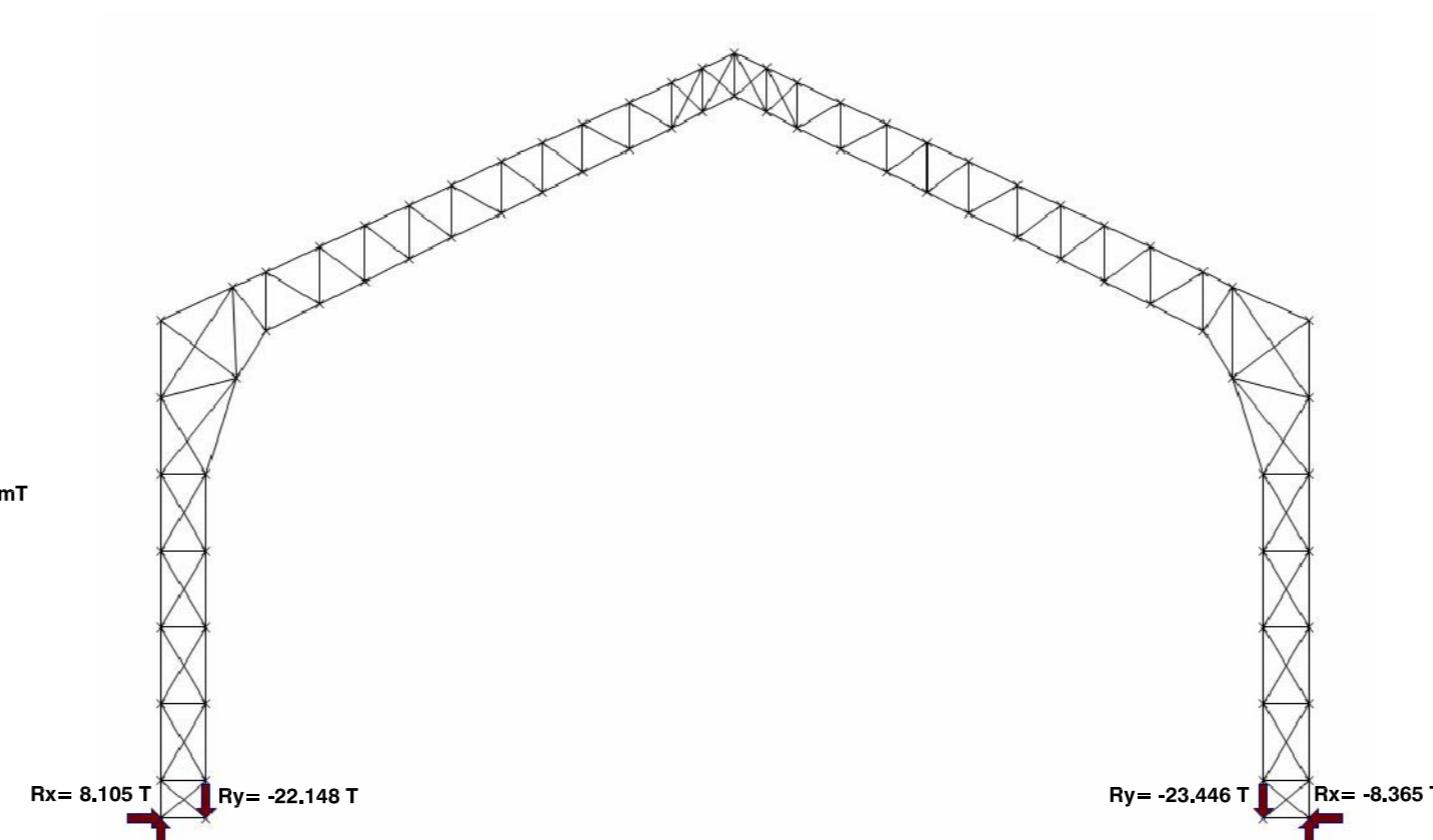
AXIALS



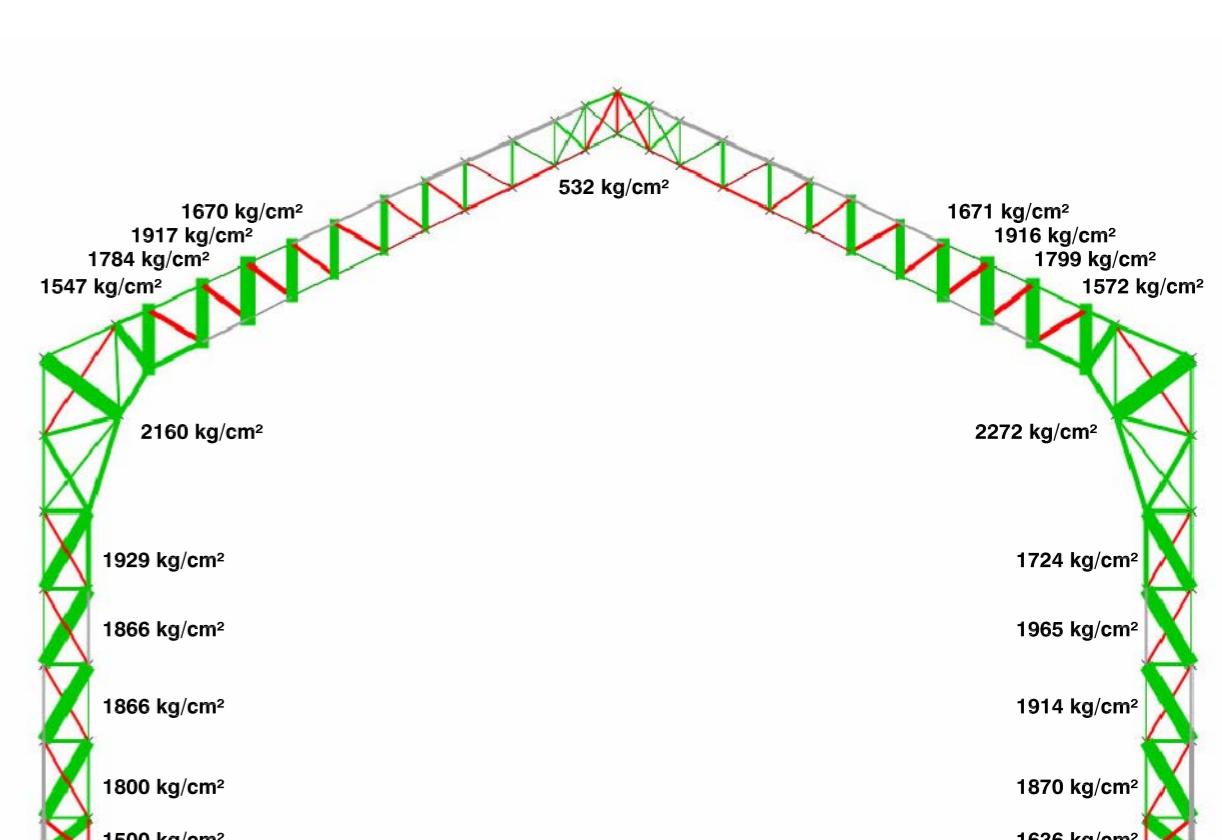
TALLANTS



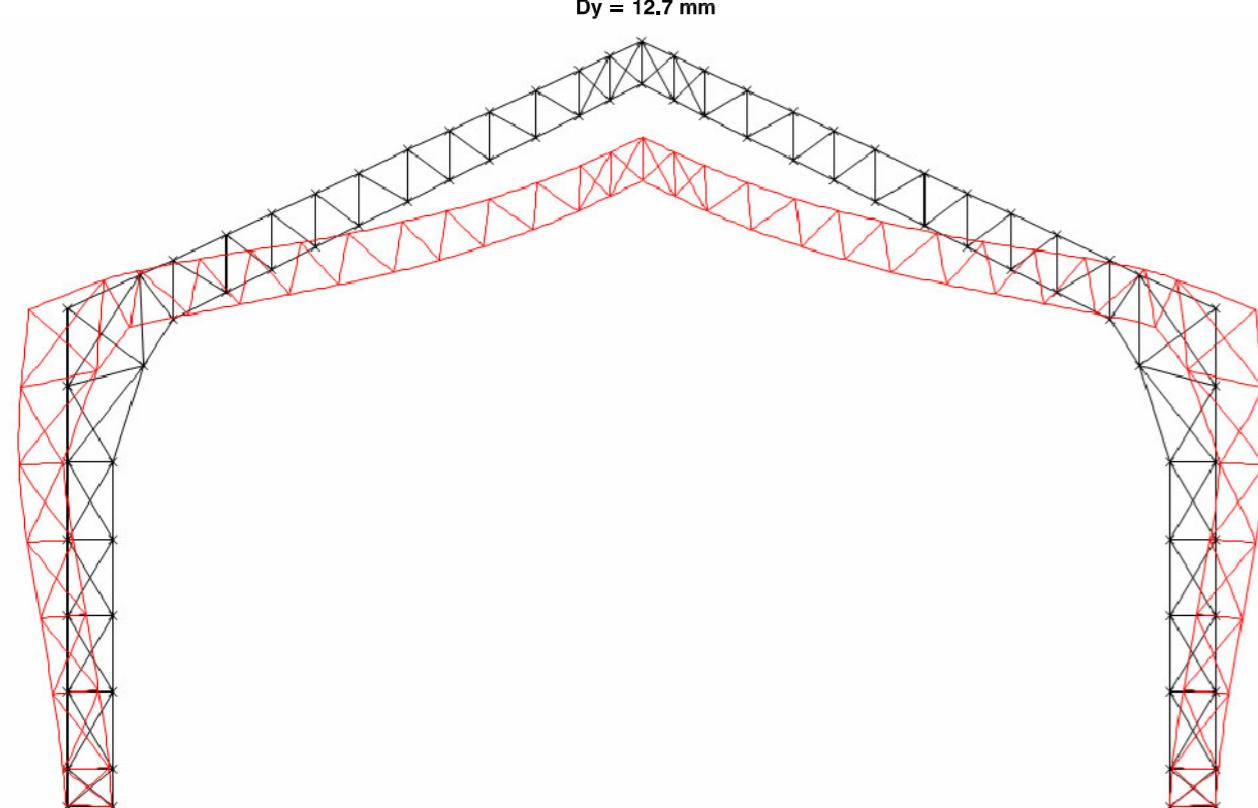
MOMENTS FLECTORS



REACCIONS



TENSIONS



COMPROVACIÓ DEL PÒRTIC METÀL·LIC EXISTENT

Pòrtic metàl·lic de 15m d' llum i 5.2m d'interior.
Pòrtic construït a partir de platinis, perfils L i rebolts.
Acer tou de 2600 kg/cm², emprat a partir del 1860 a França. L'estruktura data del 1865.
Les barres que pateixen més esforços tallants als diagrames, corresponen a barres reforçades a la realitat.

Accions permanents verticals

Pes propi estructura
 $G = 2 \text{ kN/m}^2$

Sobrecàrrega
Coberta lleugera = 1 kN/m²

$Q = 1 \text{ kN/m}^2$

Neu
Altitud Montreuil 60 NGF

Zona A1 del mapa de gruix de neu a França, Sk200 = 0.45
 $S = Sk200 + (A/1000) - 0.2 = 0.45 + (38.4/1000) - 0.2 = 0.29 \text{ kN/m}^2$
 $S = 0.29 \text{ kN/m}^2$

$1.35G + 1.5Q + 1.5S = 1.35 \cdot 2 + 1.5 \cdot 1 + 1.5 \cdot 0.29 = 4.63 \text{ kN/m}^2$

$4.63 \cdot \text{interíex} = 4.63 \cdot 5.2 = 24.07 \text{kN/m} = 2.4 \text{ T/m}$

Accions permanents horizontals

Vent
Regió 2 del mapa de zones de velocitat del vent a França, $V_b = 24 \text{ m/s}$

Categoría IV (riscat) com a rugositat del sol de Montreuil

Alçada mitjana de l'edifici $Z = h = 16m$

Gràfica zona 2, rugositat IV, alçada 16m = 0,46 kN/m²

$W = 0.46 \text{ kN/m}^2$

$1.5 \cdot W = 1.5 \cdot 0.46 = 0.69 \text{ kN/m}^2$

$0.69 \cdot \text{interíex} = 0.69 \cdot 5.2 = 3.58 \text{ kN/m} = 0.35 \text{ T/m}$

Comprovació tensions

Tensió màxima del pòrtic = 2272 kg/cm²

Tensió màxima admisible acer tou (utilitzat a partir de 1860) = 2600 kg/cm²; $1.1 = 2363 \text{ kg/cm}^2$

$2272 \text{ kg/cm}^2 < 2363 \text{ kg/cm}^2$ OK

Comprovació fletxa

Desplaçament y màxim = 12.7mm

Fletxa màxima admissible = $L/250 = 15/250 = 0.06m$

$12.7mm < 60mm$ OK

Comprovació dels fonaments

Estrats del terreny

| | | |
|---|---------------|------------------------------------|
| R | 0 - 1.4 m | terres de rípela, sorres i argiles |
| A | - 1.4 - 2.0 m | terra de gra petit i mitjà |
| B | - 2.0 - 6.6 m | graves amb poca argila i sorres |
| C | - 6.6 - 23 m | argiles amb grava disperses |

| | |
|---------------------------------|--|
| no apta | 1.0 kg/cm ² = 12 T/m ² |
| grava de gra petit i mitjà | 2.5 kg/cm ² = 25 T/m ² |
| graves amb poca argila i sorres | 3.4 kg/cm ² = 34 T/m ² |

Cota del nivell de l'aigua -5m

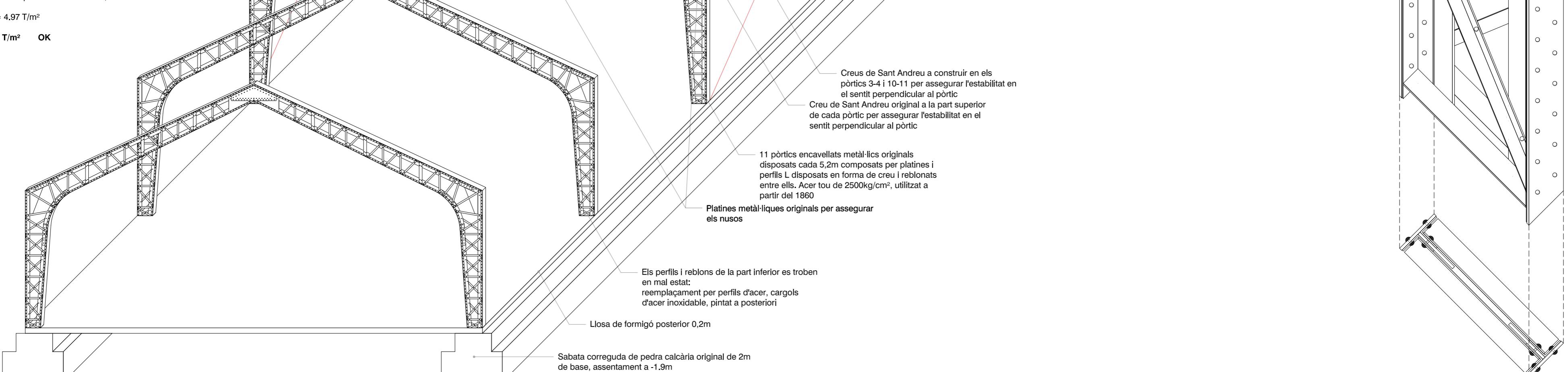
Reacció y' = 42.009 - 22.148 = 19.861

Reacció y' = 43.315 - 23.446 = 19.869

Sabata correguda de pedra de 2m de base, assentament a -1.9m

$19.869 / (2 \times 2) = 4.97 \text{ T/m}^2$

$4.97 \text{ T/m}^2 < 12 \text{ T/m}^2$ OK



AXONOMETRIA DE L'ESTRUCTURA EXISTENT

ESTRUCTURA EXISTENT

PILAR DE PERFILS L, PLATINES I REBLONS

Viver d'empreses a Montreuil, FRANÇA
PFC gener'15 Alícia Mallarach Palos