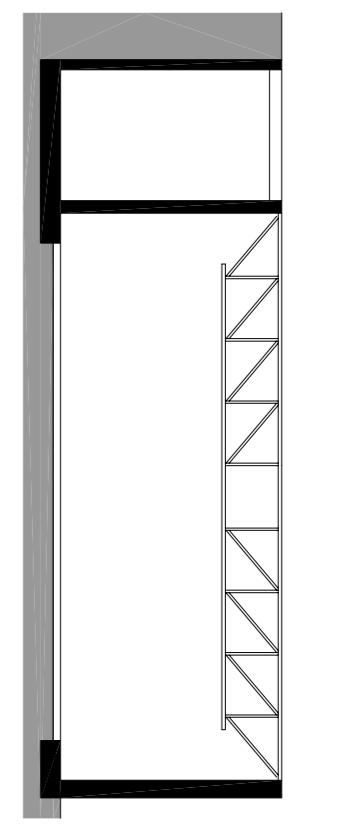
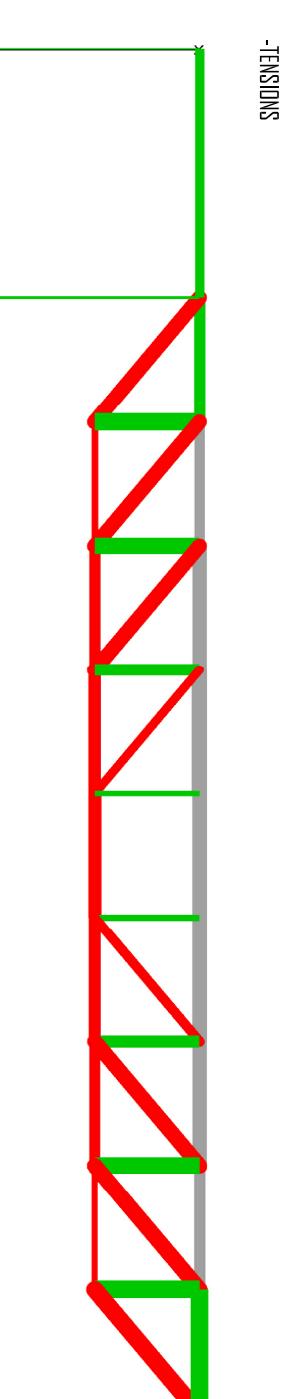
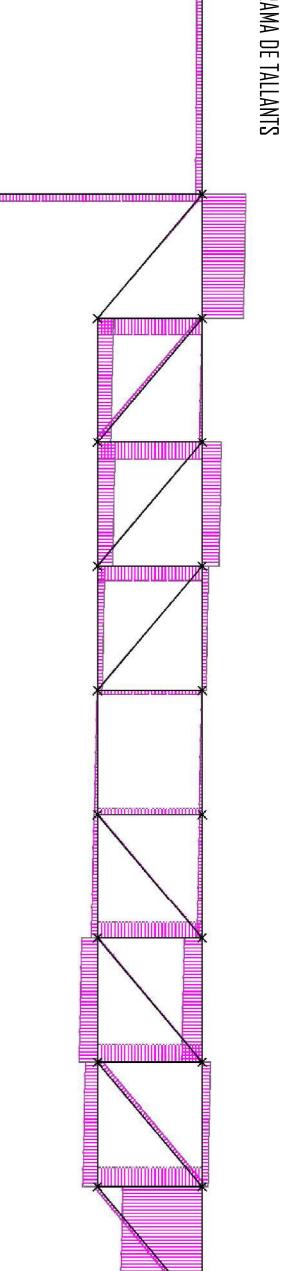
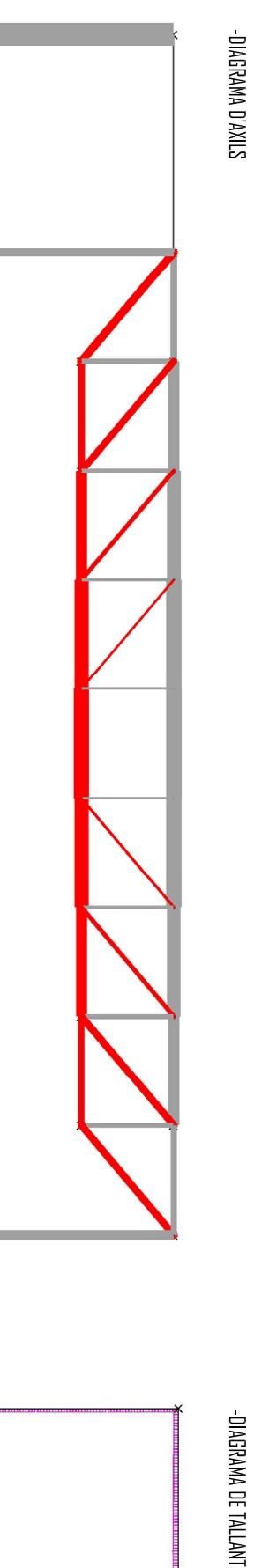


BLOC 3 est le seul présentant le principe retenant d'agresser soit la dalle, soit l'armature de diverses caractéristiques, pour obtenir un nouveau espace destiné à accueillir une grande nombre de personnes. Par contre, ce n'est pas du tout un élément vertical de la structure auquel il s'applique. Par ailleurs, cet espace n'a pas de définitions et les quilles sont utilisées pour assurer la sécurité de la structure, laquelle est alors dépendante de l'ensemble des éléments qui l'entourent.

Il existe deux types de systèmes qui permettent d'assurer cette sécurité : les systèmes de type poutre qui permettent d'assurer une rigidité à l'ensemble de la structure et les systèmes de type poteau qui permettent d'assurer une rigidité à l'ensemble de la structure.



CALCUL ET RAPPORT

1. Sollicitations exercées sur les quilles sont summe :

1) Dangereux permanents	163 kN/m^2
2) Taux de frottement de la surface de sollicitation de la dalle	400 kg/m^2
3) Charge permanente sur la dalle	500 kg/m^2
4) Charge permanente sur la dalle	49 kg/m^2
5) Charge permanente sur la dalle	20 kg/m^2
6) Charge permanente sur la dalle	200 kg/m^2

2. Combinés d'impulsions :

1) Taux de frottement de la surface de sollicitation de la dalle	163 kN/m^2
2) Taux de frottement de la surface de sollicitation de la dalle	163 kN/m^2
3) Combiné de sollicitations de la dalle	163 kN/m^2
4) Combiné de sollicitations de la dalle	163 kN/m^2
5) Combiné de sollicitations de la dalle	163 kN/m^2

3. Combiné de sollicitations de la dalle :

a) Dangereux permanents + Coefficient = 1
b) Dangereux permanents + Dangereux variables + Pression de vent
c) Dangereux permanents + Pression de vent
d) Dangereux permanents + Dangereux variables + Pression de vent
e) Dangereux permanents + Pression de vent

4. Etat limite final (ELF) :

a) ELF - Tension de la dalle	$\sigma_{d,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
b) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
c) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
d) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
e) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$

5. Etat limite final (ELF) :

a) ELF - Tension de la dalle	$\sigma_{d,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
b) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
c) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
d) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
e) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$

6. Etat limite final (ELF) :

a) ELF - Tension de la dalle	$\sigma_{d,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
b) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
c) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
d) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
e) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$

7. Etat limite final (ELF) :

a) ELF - Tension de la dalle	$\sigma_{d,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
b) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
c) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
d) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
e) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$

8. Etat limite final (ELF) :

a) ELF - Tension de la dalle	$\sigma_{d,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
b) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
c) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
d) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
e) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$

9. Etat limite final (ELF) :

a) ELF - Tension de la dalle	$\sigma_{d,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
b) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
c) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
d) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
e) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$

10. Etat limite final (ELF) :

a) ELF - Tension de la dalle	$\sigma_{d,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
b) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
c) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
d) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
e) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$

11. Etat limite final (ELF) :

a) ELF - Tension de la dalle	$\sigma_{d,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
b) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
c) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
d) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
e) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$

12. Etat limite final (ELF) :

a) ELF - Tension de la dalle	$\sigma_{d,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
b) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
c) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
d) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
e) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$

13. Etat limite final (ELF) :

a) ELF - Tension de la dalle	$\sigma_{d,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
b) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
c) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
d) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$
e) ELF - Tensions des barres	$\sigma_{b,ELF} < 150 \text{ N/mm}^2$

14. Etat limite final (ELF) :

<