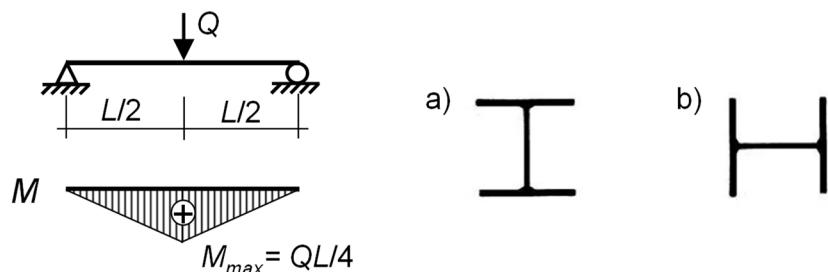


**Unité de cours TB\_232 – Epreuve 3 – 14.05.2021****15h45-17h45 – Documents papier autorisés****Exercice 1 (4 pts)**

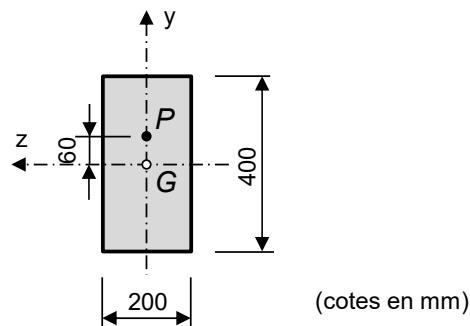
Une poutre simple de portée  $L = 6 \text{ m}$  et section HEA en acier S 235 est soumise à une charge ponctuelle  $Q = 100 \text{ kN}$  (le poids propre de la poutre est négligé). Voir extrait table SZS C5 page 3.

- Dimensionner cette poutre à la flexion sachant que la limite élastique l'acier  $\sigma_e$  est égale à  $235 \text{ N/mm}^2$  et que le coefficient de sécurité  $s$  vaut 1.5.
- On garde le profilé trouvé en a) et on le retourne de  $90^\circ$ . Quelle charge  $Q$  maximale pourra supporter la poutre ?
- Commenter les résultats obtenus en a) et b).

**Exercice 2 (5 pts)**

Une colonne courte en béton, de section rectangulaire, est soumise à une charge  $P = 800 \text{ kN}$  excentrée ( $e = 60 \text{ mm}$ ), agissant en compression.

- Calculer les valeurs de l'effort normal et du moment de flexion en fonction de  $P$ .
- Calculer les contraintes normales maximale et minimale (poids propre négligeable; béton admis élastique linéaire).

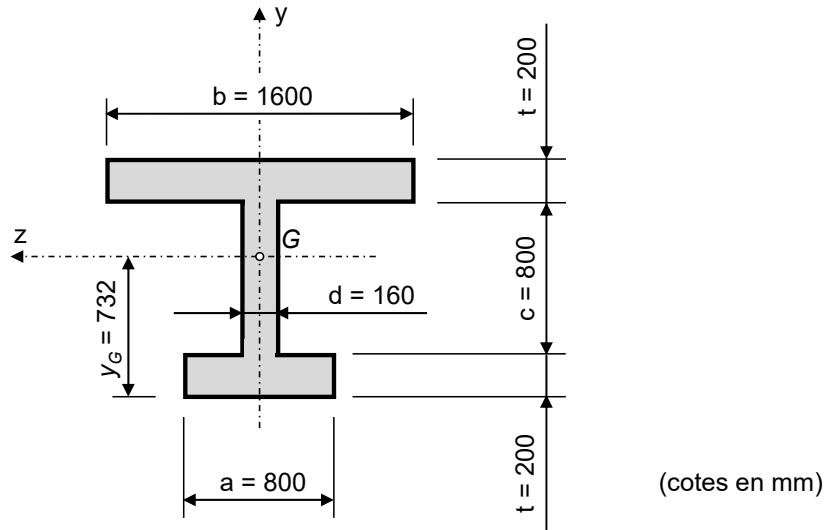


### Exercice 3 (4 pts)

La section droite ci-dessous est soumise à un effort tranchant vertical  $V = -500 \text{ kN}$  agissant dans le plan de l'âme (cotes en mm).

- Dessiner l'allure du diagramme des contraintes tangentielles en indiquant aussi le sens des contraintes.
- Calculer la contrainte tangentielle maximale dans la section

Inertie autour de l'axe z :  $I_z = 1179 \cdot 10^8 \text{ mm}^4$



### Exercice 4 (3 pts)

Une poutre console est soumise à une charge ponctuelle  $Q = 100 \text{ kN}$  (poids propre négligeable). Dimensionner cette poutre à l'effort tranchant si elle est :

- formée d'un profilé HEA en acier ( $\tau_{a\ max} = 130 \text{ N/mm}^2$ ), voir extrait table Szs C5 page 3;
- en bois lamellé collé de section rectangulaire de base  $b=200 \text{ mm}$  ( $\tau_{b\ max} = 1.4 \text{ N/mm}^2$ ).

