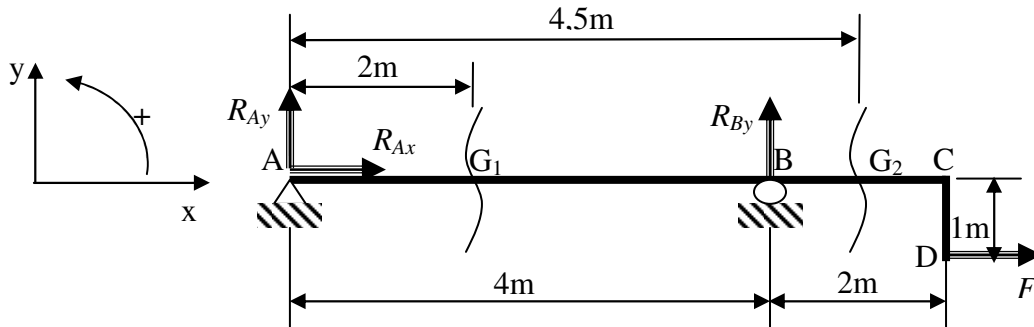


**CORRECTION TD1 : TORSEUR DE COHÉSION**

**EXERCICE 1**



**1) Calcul des réactions d'appui.**

Appliquons le principe fondamental de la statique à la poutre il en résulte :

$$\Sigma F/x=0 \rightarrow R_{Ax} + F = 0 \rightarrow R_{Ax} = -F = -5000N \text{ (le signe - veut dire que le sens de } R_{Ax} \text{ est opposé à celui choisis)}$$

$$\Sigma M/z(A)=0 \rightarrow R_{By} (4) + F (1) = 0 \rightarrow R_{By} = -F/4 = -1250N$$

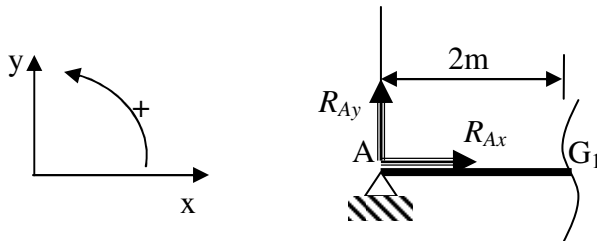
$$\Sigma M/z(B)=0 \rightarrow -R_{Ay} (4) + F (1) = 0 \rightarrow R_{Ay} = F/4 = 1250N$$

Verification

$$\Sigma F/y=0 \rightarrow R_{Ay} + R_{By} = 0 \rightarrow 1250 - 1250 = 0 \text{ (condition vérifiée)}$$

**2) Calcul des torseurs de cohésion dans les sections droites G<sub>1</sub> et G<sub>2</sub>.**

**a) section G<sub>1</sub>**



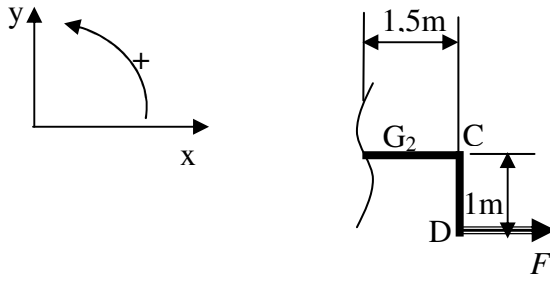
Par définition on a :  $\{\tau_i\} = \begin{Bmatrix} N & M_t \\ T_y & M_{fy} \\ T_z & M_{fz} \end{Bmatrix}$

la convention de signe adopté dans le cours est :  $\{\tau_i\} = -\{\tau_{(Aext \rightarrow \text{partie de gauche})}\}$  ou  $\{\tau_i\} = \{\tau_{(Aext \rightarrow \text{partie de droite})}\}$

Ici on a considéré la partie de gauche donc :  $\{\tau_i\} = -\begin{Bmatrix} \Sigma F/x & \Sigma M/x \\ \Sigma F/y & \Sigma M/y \\ \Sigma F/z & \Sigma M/z \end{Bmatrix}$

$$\{\tau_i\}_{G1} = -\begin{Bmatrix} R_{Ax} & 0 \\ R_{Ay} & 0 \\ 0 & -R_{Ay} \cdot (2) \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 5000N & 0 \\ -1250N & 0 \\ 0 & 2500Nm \end{Bmatrix}$$

**b) section G<sub>2</sub>**



Ici on a considéré la partie de droite donc :  $\{\tau_i\} = \begin{Bmatrix} \Sigma F / x & \Sigma M / x \\ \Sigma F / y & \Sigma M / y \\ \Sigma F / z & \Sigma M / z \end{Bmatrix}$

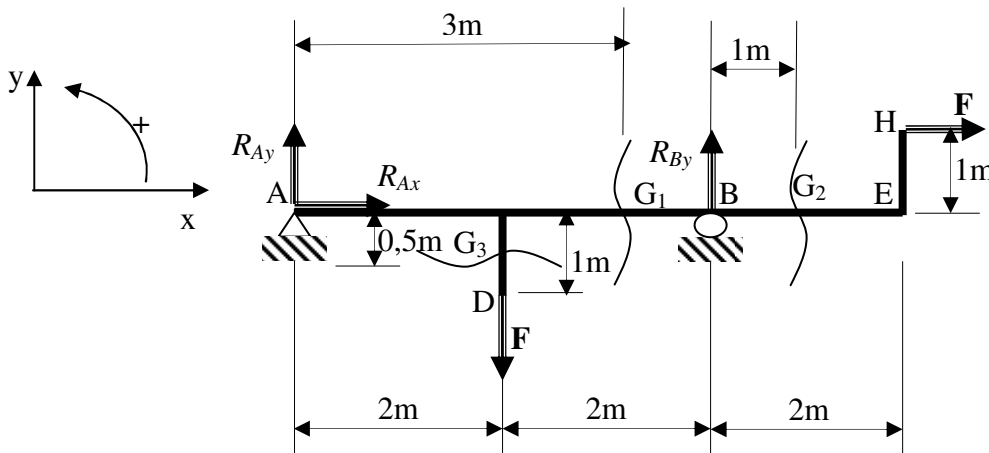
$$\{\tau_i\}_{G_2} = \begin{Bmatrix} F & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & F \cdot (1) \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 5000N & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & 5000Nm \end{Bmatrix}$$

**EXERCICE 2**

Une poutre en appui simple en B et articulée en A supporte la force F en D et en H.

- 1) Calculer les réactions d'appuis
- 2) Calculer le tenseur de cohésion dans les sections droites : G<sub>1</sub>, G<sub>2</sub> et G<sub>3</sub>
- 3) En déduire le type de sollicitation dans ces sections

On donne : F=5000N



**1) Calcul des réactions d'appui.**

Appliquons le principe fondamental de la statique à la poutre il en résulte :

$$\Sigma F/x=0 \rightarrow R_{Ax} + F = 0 \rightarrow R_{Ax} = -F = -5000N \text{ (le signe - veut dire que le sens de } R_{Ax} \text{ est opposé à celui choisis)}$$

$$\Sigma M/z(A)=0 \rightarrow R_{By} (4) - F (2) - F (1) = 0 \rightarrow R_{By} = 3F/4 = 3750N$$

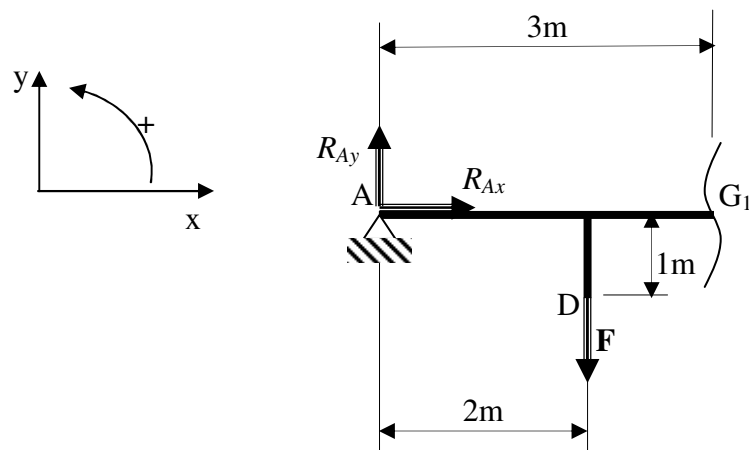
$$\Sigma M/z(B)=0 \rightarrow -R_{Ay} (4) + F (2) - F (1) = 0 \rightarrow R_{Ay} = F/4 = 1250N$$

Verification

$$\Sigma F/y=0 \rightarrow R_{Ay} - F + R_{By} = 0 \rightarrow 1250 - 5000 + 3750 = 0 \text{ (condition vérifiée)}$$

2) Calcul des torseurs de cohésion dans les sections droites G<sub>1</sub>, G<sub>2</sub> et G<sub>3</sub>.

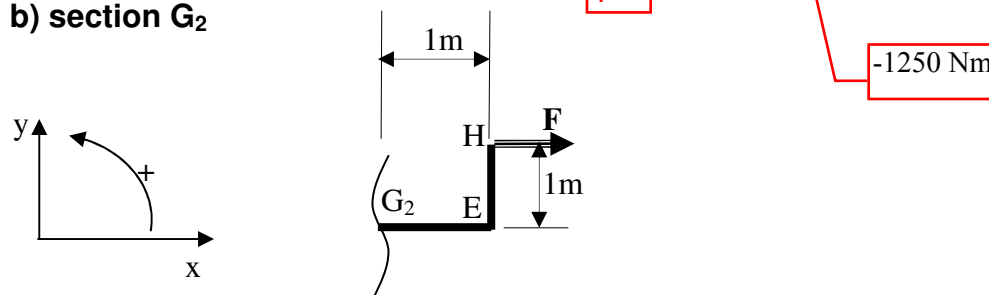
a) section G<sub>1</sub>



Ici on a considéré la partie de gauche donc :  $\{\tau_i\} = - \begin{Bmatrix} \Sigma F / x & \Sigma M / x \\ \Sigma F / y & \Sigma M / y \\ \Sigma F / z & \Sigma M / z \end{Bmatrix}$

$$\{\tau_i\}_{G_1} = - \begin{Bmatrix} R_{Ax} & 0 \\ R_{Ay} - F & 0 \\ 0 & -R_{Ay} \cdot (3) + F(1,5) \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 5000N & 0 \\ 3750N & 0 \\ 0 & -3750Nm \end{Bmatrix}$$

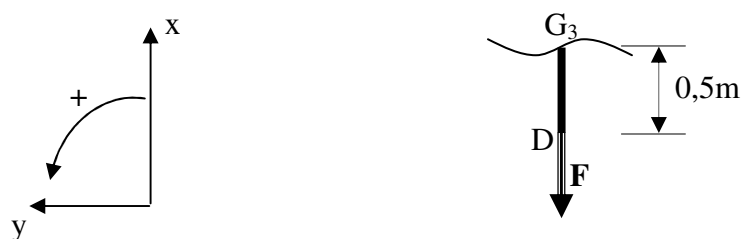
b) section G<sub>2</sub>



Ici on a considéré la partie de droite donc :  $\{\tau_i\} = \begin{Bmatrix} \Sigma F / x & \Sigma M / x \\ \Sigma F / y & \Sigma M / y \\ \Sigma F / z & \Sigma M / z \end{Bmatrix}$

$$\{\tau_i\}_{G_2} = \begin{Bmatrix} F & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & -F \cdot (1) \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 5000N & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & -5000Nm \end{Bmatrix}$$

c) section G<sub>3</sub>



On remarque que le repère local est tourné car par convention l'axe x doit suivre la fibre moyenne de la poutre.

la partie de gauche donc :  $\{\tau_i\} = - \begin{Bmatrix} \Sigma F / x & \Sigma M / x \\ \Sigma F / y & \Sigma M / y \\ \Sigma F / z & \Sigma M / z \end{Bmatrix}$

$$\{\tau_i\}_{G_3} = - \begin{Bmatrix} -F & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & 0 \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} 5000N & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & 0 \end{Bmatrix}$$

-1250 Nm

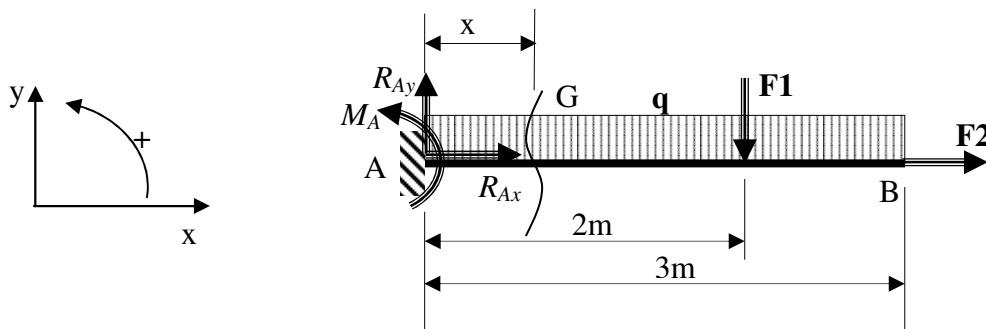
### 3) Nature des sollicitations dans les sections droites $G_1$ , $G_2$ et $G_3$ .

La section  $G_1$  est sollicitée par: un effort normal  $N=5000N$  (traction), un effort tranchant  $T_y=3750N$  et un moment de flexion  $M_{Iz}=-3750Nm$ , elle est donc soumise à une flexion composée.

La section  $G_2$  est sollicitée par: un effort normal  $N=5000N$  (traction) et un moment de flexion  $M_{Iz}=-5000Nm$ , elle est donc soumise à une flexion composée.

La section  $G_1$  est sollicitée seulement par à un effort normal  $N=5000N$ , donc elle est soumise à une traction simple.

### EXERCICE 3



#### 1) Calcul de la valeur de la charge répartie $q$ par mètre linéaire due au poids propre.

$$q = \rho \cdot S = 25000 \cdot 0,3 \cdot 0,2 = 1500 \text{ N/m}$$

$\rho$  est le poids volumique du béton armé  
 $S$  la surface de la section droite de la poutre

#### 2) Calcul des réactions d'appui.

Appliquons le principe fondamental de la statique à la poutre il en résulte :

$$\Sigma F/x=0 \rightarrow R_{Ax} + F_2 = 0 \rightarrow R_{Ax} = -F_2 = -2500N \text{ (le signe - veut dire que le sens de } R_{Ax} \text{ est opposé à celui choisis)}$$

$$\Sigma M/z(A)=0 \rightarrow M_A - q (3) (1,5) - F_1 (2) = 0 \rightarrow M_A = 4,5 q + 2 F_1 = 12750Nm$$

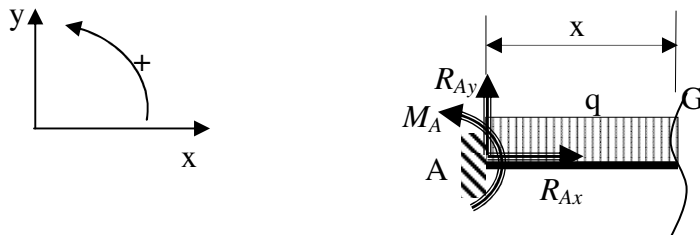
$$\Sigma M/z(B)=0 \rightarrow M_A - R_{Ay} (3) + F_1 (1) + q (3) (1,5) = 0 \rightarrow R_{Ay} = (M_A + F_1 + 4,5 q)/3 = 7500N$$

Verification

$$\Sigma F/y=0 \rightarrow R_{Ay} - F_1 - q (3) = 0 \rightarrow 7500 - 3000 - 4500 = 0 \text{ (condition vérifiée)}$$

#### 3) Calcul en fonction de $x$ du torseur de cohésion dans la section $G$ .

##### a) Section $G_1$ telle que $0 \leq x \leq 2m$

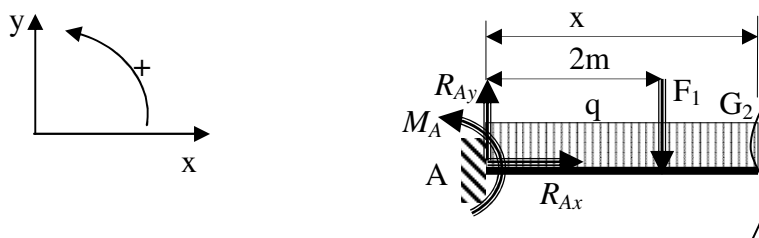


Ici on a considéré la partie de gauche donc :  $\{\tau_i\} = - \begin{Bmatrix} \Sigma F / x & \Sigma M / x \\ \Sigma F / y & \Sigma M / y \\ \Sigma F / z & \Sigma M / z \end{Bmatrix}$

$$\{\tau_i\}_{G1} = - \begin{Bmatrix} R_{Ax} & 0 \\ R_{Ay} - qx & 0 \\ 0 & M_A - R_{Ay} \cdot (x) + q\left(\frac{x^2}{2}\right) \end{Bmatrix} = \begin{Bmatrix} -R_{Ax} & 0 \\ qx - R_{Ay} & 0 \\ 0 & R_{Ay} \cdot (x) - M_A - q\left(\frac{x^2}{2}\right) \end{Bmatrix}$$

$$\{\tau_i\}_{G1} = \begin{Bmatrix} 2500N & 0 \\ 1500x - 7500 & 0 \\ 0 & 7500x - 12750 - 750x^2 \end{Bmatrix}$$

**b) Section G<sub>2</sub> telle que 2m ≤ x ≤ 3m**



Ici on a considéré la partie de gauche donc :  $\{\tau_i\} = - \begin{Bmatrix} \Sigma F / x & \Sigma M / x \\ \Sigma F / y & \Sigma M / y \\ \Sigma F / z & \Sigma M / z \end{Bmatrix}$

$$\{\tau_i\}_{G2} = - \begin{Bmatrix} R_{Ax} & 0 \\ R_{Ay} - qx - F_1 & 0 \\ 0 & M_A - R_{Ay} \cdot (x) + q\left(\frac{x^2}{2}\right) + F_1 \cdot (x - 2) \end{Bmatrix}$$

$$\{\tau_i\}_{G2} = \begin{Bmatrix} -R_{Ax} & 0 \\ qx + F_1 - R_{Ay} & 0 \\ 0 & (R_{Ay} - F_1)x - M_A + 2F_1 - q\left(\frac{x^2}{2}\right) \end{Bmatrix}$$

$$\{\tau_i\}_{G2} = \begin{Bmatrix} 2500N & 0 \\ 1500x - 4500 & 0 \\ 0 & 4500x - 6750 - 750x^2 \end{Bmatrix}$$

4) Tracer des diagrammes des composantes non nulles du torseur de cohésion le long de la poutre.

$$x=0 \rightarrow \{\tau_i\}_{G1} = \begin{Bmatrix} 2500N & 0 \\ -7500N & 0 \\ 0 & -12750Nm \end{Bmatrix}$$

$$x=2 \rightarrow \{\tau_i\}_{G1} = \begin{Bmatrix} 2500N & 0 \\ -4500N & 0 \\ 0 & -750Nm \end{Bmatrix}$$

$$x=2 \rightarrow \{\tau_i\}_{G2} = \begin{Bmatrix} 2500N & 0 \\ -1500N & 0 \\ 0 & -750Nm \end{Bmatrix}$$

$$x=3 \rightarrow \{\tau_i\}_{G2} = \begin{Bmatrix} 2500N & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & 0 \end{Bmatrix}$$

