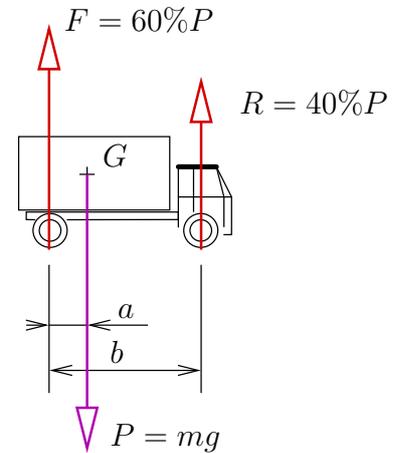


En appliquant le **P.F.S.** au camion, on détermine les efforts des roues sur le pont.

$$\begin{cases} F + R = P \\ bR = aP \\ Fb = (b - a)P \end{cases}$$

$$\Rightarrow \begin{cases} F = \frac{b-a}{b}P = 60\%P \\ R = \frac{a}{b}P = 40\%P \end{cases}$$



On positionne le camion à une distance quelconque c et on applique le **P.F.S.** au pont pour déterminer les actions aux appuis.

$$\begin{cases} -(c - a)F - (c - a + b)R + Y_2L = 0 \\ -Y_1L + F(L - c + a) + R(L - c + a - b) = 0 \end{cases}$$

donc

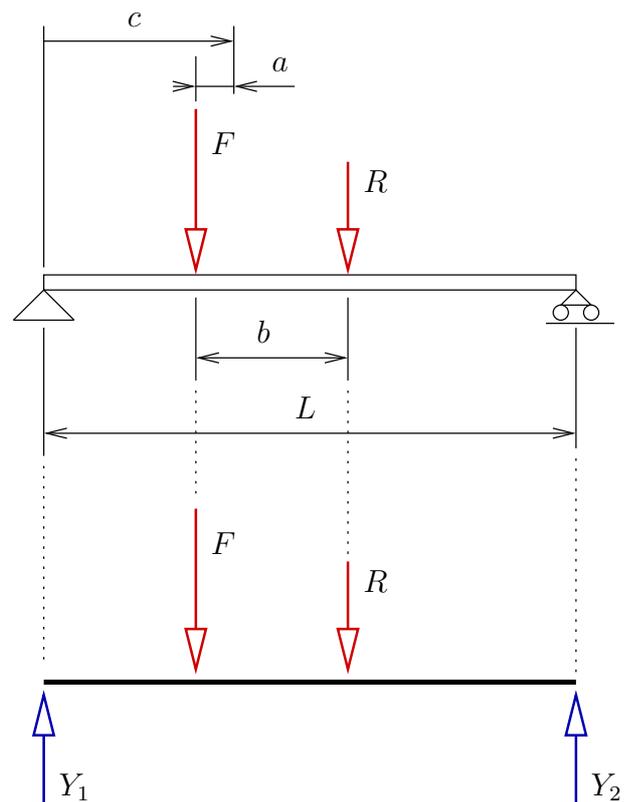
$$\begin{cases} Y_2L = (c - a)F + (c - a + b)R \\ Y_1L = F(L - c + a) + R(L - c + a - b) \end{cases}$$

donc

$$\begin{cases} Y_2L = cP - aP + bR = cP \\ Y_1L = P(L - c) + Fa + R(a - b) = P(L - c) \end{cases}$$

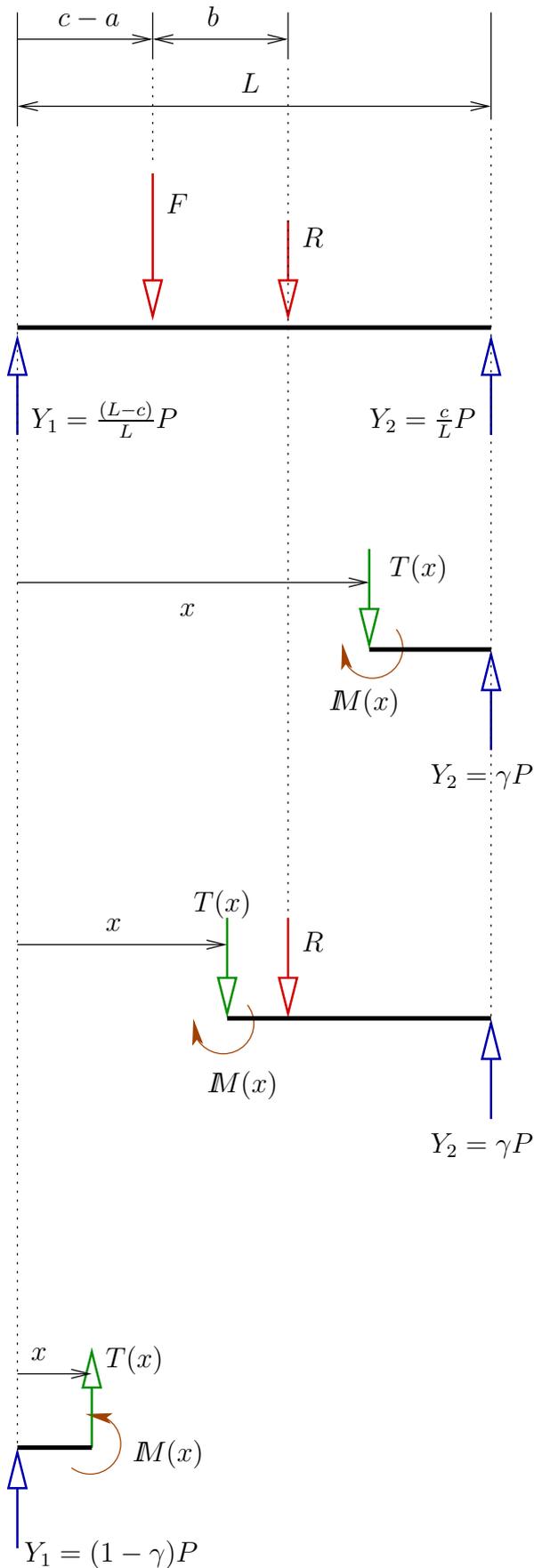
donc

$$\begin{cases} Y_2 = \frac{c}{L}P \\ Y_1 = \frac{(L - c)}{L}P \end{cases}$$



Ces résultats auraient été les mêmes avec la seule charge P située à c .

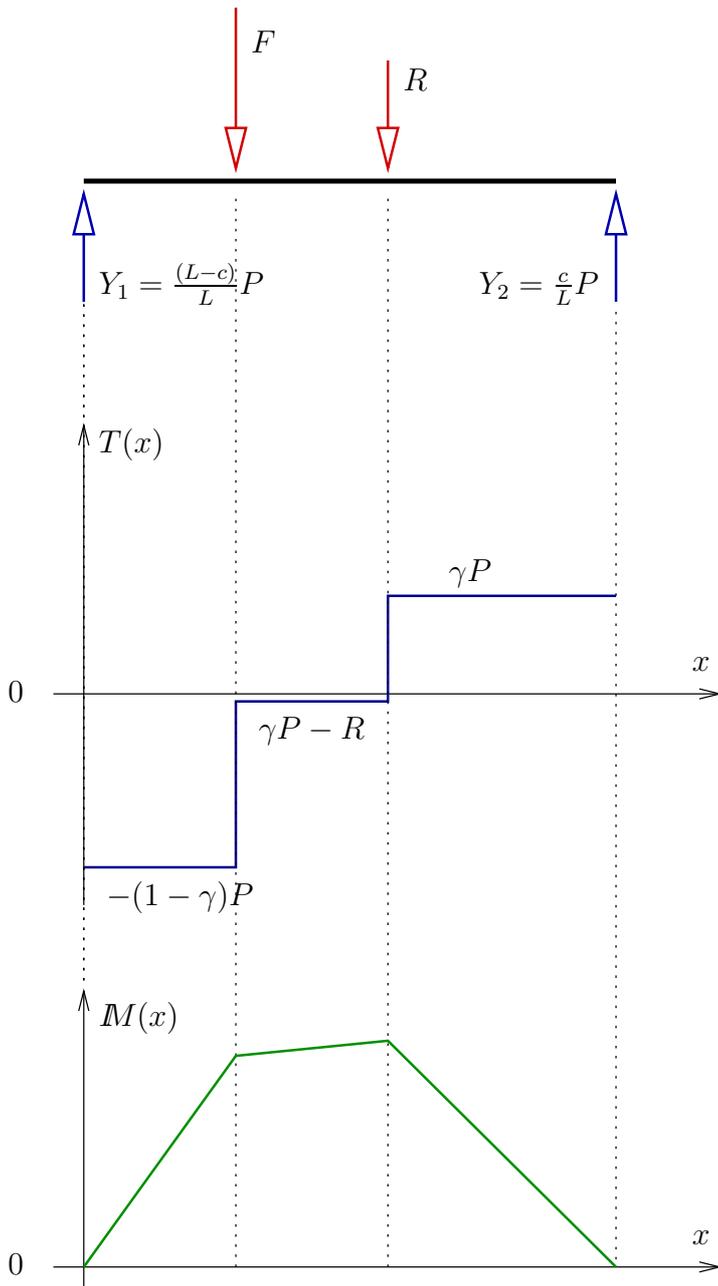
Déterminons les efforts intérieurs en notant $\gamma = \frac{c}{L}$:



$$\begin{aligned}
 & x \in [c-a+b; L] \\
 & \begin{cases} -T + \gamma P = 0 \\ -M + \gamma P(L-x) = 0 \end{cases} \\
 & \begin{cases} T(x) = \gamma P \\ M(x) = \gamma P(L-x) \end{cases}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 & x \in [c-a; c-a+b] \\
 & \begin{cases} -T - R + \gamma P = 0 \\ -M + \gamma P(L-x) - R(c-a+b-x) = 0 \end{cases} \\
 & \begin{cases} T(x) = \gamma P - R \\ M(x) = \gamma P(L-x) - R(c-a+b-x) \end{cases}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 & x \in [0; c-a] \\
 & \begin{cases} T + (1-\gamma)P = 0 \\ M - (1-\gamma)Px = 0 \end{cases} \\
 & \begin{cases} T(x) = (\gamma-1)P \\ M(x) = (1-\gamma)Px \end{cases}
 \end{aligned}$$

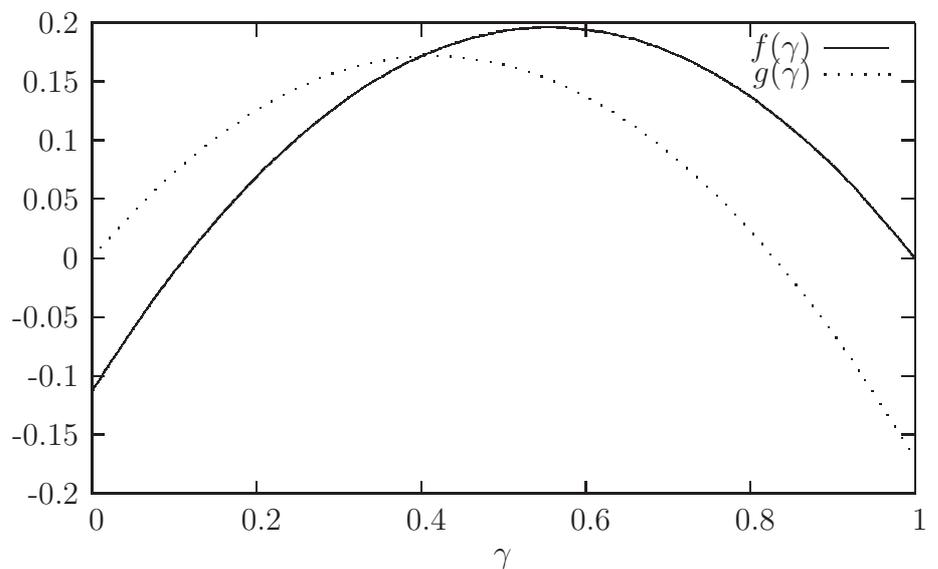


La valeur de l'effort tranchant peut être positive ou négative entre $c - a$ et $c - a + b$. Le moment fléchissant sera alors maxi en $x = c - a$ ou $x = c - a + b$ suivant le cas. Exprimons les moments fléchissants en ces 2 abscisses :

$$\begin{aligned}
 M(x = c - a) &= (1 - \gamma)P(c - a) \\
 &= (1 - \gamma)(\gamma - \alpha)PL \\
 \text{avec } \alpha &= \frac{a}{L} = \frac{1.6}{14} = \frac{4}{35} \\
 M(x = c - a + b) &= \gamma(L - c + a - b)P \\
 &= \gamma(1 - \gamma + \alpha - \beta)PL \\
 \text{avec } \beta &= \frac{b}{L} = \frac{4}{14} = \frac{10}{35}
 \end{aligned}$$

Nous avons alors à comparer les 2 fonctions :

$$\begin{aligned}
 f(\gamma) &= (1 - \gamma)\left(\gamma - \frac{4}{35}\right) \\
 g(\gamma) &= \gamma\left(\frac{29}{35} - \gamma\right)
 \end{aligned}$$



On pourrait vérifier analytiquement que ces fonctions sont égales pour $\gamma = 0.4$.

On remarque graphiquement que :

- pour $\gamma < 0.4$ on a $g(\gamma) > f(\gamma)$
- pour $\gamma > 0.4$ on a $g(\gamma) < f(\gamma)$

et que $f(\gamma)$ présente un maximum pour γ entre 0.5 et 0.6. Recherchons cette valeur :

$$f'(\gamma) = 0 \implies -\left(\gamma - \frac{4}{35}\right) + (1 - \gamma) = 0 \implies \frac{39}{35} - 2\gamma = 0 \implies \gamma = \frac{39}{70} \approx 0.557$$

Le moment fléchissant sera donc maximum sur la poutre lorsque le camion sera positionné à $c = \frac{39}{70}L$. Ce moment fléchissant maximum sera en $x = c - a$ et vaudra :

$$M(x = c - a) = (1 - \gamma)(\gamma - \alpha)PL = \left(1 - \frac{39}{70}\right) \left(\frac{39}{70} - \frac{8}{70}\right) PL = \left(\frac{31}{70}\right)^2 PL = 323225 \text{ N.m} = M_{Max}$$

En considérant que 2 IPN supportent entièrement ce moment maximum, la contrainte maximum subit par la poutre est située en $x = c - a$ et en $y = \pm \frac{h}{2}$ et vaut :

$$\sigma_{Max} = \frac{1}{2} \frac{M_{Max}}{\frac{I}{y}}$$

Si l'on souhaite ne pas dépasser la limite élastique $R_e = 450 \text{ MPa}$ avec un coefficient de sécurité de 3, il faut que :

$$\sigma_{Max} < \frac{1}{3}R_e \implies \frac{1}{2} \frac{M_{Max}}{\frac{I}{y}} < \frac{1}{3}R_e \implies \frac{I}{y} > \frac{3M_{Max}}{2R_e} = 1077418 \text{ mm}^3 \approx 1078 \text{ cm}^3$$

Ce qui impose un "module d'inertie" supérieur à 1078 cm^3 soit le choix d'un IPN 360.

Exercice n°1 - Cinématique [3 pts]

Donnez les torseurs cinématique et d'efforts transmissibles d'

La liaison linéaire rectiligne parfaite d'axe (A, \vec{z}) et de normale (A, \vec{x}) possède le torseur d'efforts transmissibles :

$$\{\mathcal{T}(S_0 \rightarrow S_1)\} = \left\{ \begin{array}{l} \vec{F}(S_0 \rightarrow S_1) = \begin{pmatrix} X \\ 0 \\ 0 \end{pmatrix}_{(\vec{x}, \vec{y}, \vec{z})} \\ \vec{M}(A, S_0 \rightarrow S_1) = \begin{pmatrix} 0 \\ M \\ 0 \end{pmatrix}_{(\vec{x}, \vec{y}, \vec{z})} \end{array} \right\} \text{ noté également : } \left\{ \begin{array}{cc} X & 0 \\ 0 & M \\ 0 & 0 \end{array} \right\}_A$$

et le torseur cinématique :

$$\{\mathcal{C}(S_1/S_0)\} = \left\{ \begin{array}{l} \vec{\Omega}(S_1/S_0) = \begin{pmatrix} a \\ 0 \\ c \end{pmatrix}_{(\vec{x}, \vec{y}, \vec{z})} \\ \vec{V}(A \in S_1/S_0) = \begin{pmatrix} 0 \\ v \\ w \end{pmatrix}_{(\vec{x}, \vec{y}, \vec{z})} \end{array} \right\} \text{ noté également : } \left\{ \begin{array}{cc} a & 0 \\ 0 & v \\ c & w \end{array} \right\}_A$$