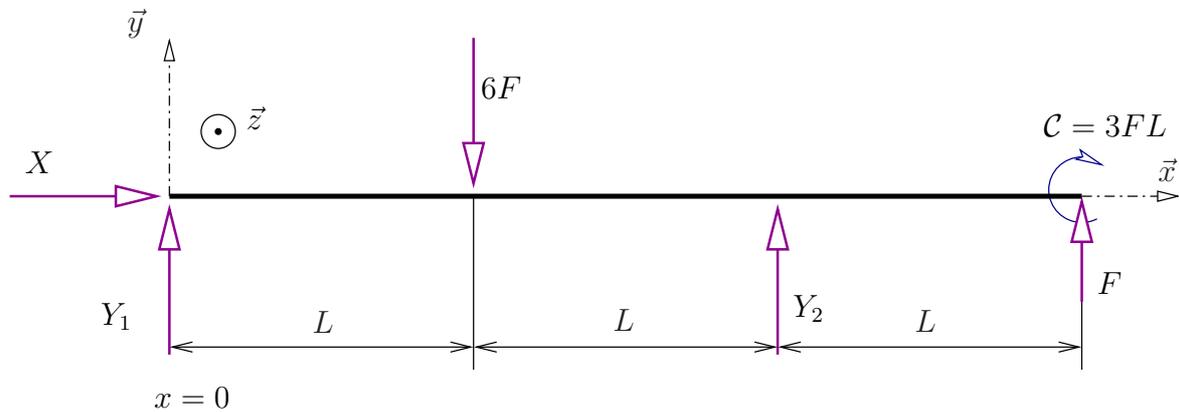


Isolons toute la poutre et appliquons le P.F.S. .



On obtient :

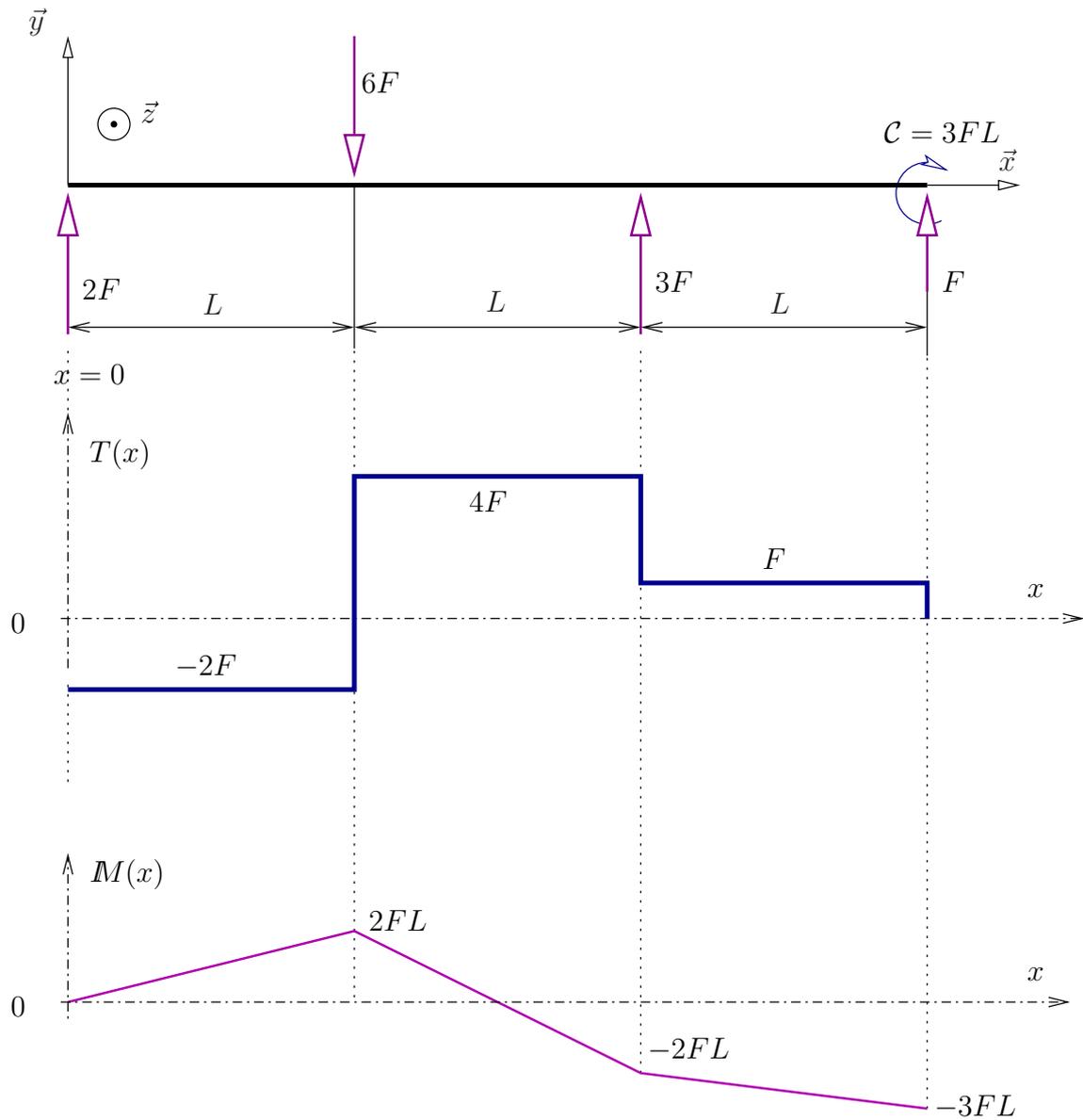
$$\begin{cases} F3L - 6FL + Y_2 2L - 3FL = 0 \\ -Y_1 2L + 6FL + FL - 3FL = 0 \end{cases} \implies \begin{cases} Y_2 = 3F = 6000 \text{ N} \\ Y_1 = 2F = 4000 \text{ N} \end{cases}$$

On vérifie :

$$Y_1 + Y_2 - 6F + F = 2F + 3F - 6F + F = 0$$

En réalisant trois coupures et en isolant une portion de poutre il vient les diagrammes suivant :

[3]



..... [2+3]

avec

$x \in [0; L]$	$x \in [L; 2L]$	$x \in [2L; 3L]$
$M(x) = 2Fx$	$M(x) = F(-4x + 6L)$	$M(x) = -Fx$

..... [3]

C'est en $x = 3L$ que le moment fléchissant est maxi et vaut $-3FL$. La contrainte maxi vaut alors :

$$\sigma_M = \frac{3FL}{I} \frac{h}{2} = \frac{3FL}{bh^3} 12 \frac{h}{2} = \frac{18FL}{bh^2} = 450 \text{ MPa}$$

..... [1]

Pour un point situé à x et y , la contrainte est :

$$\sigma(x, y) = -\frac{M(x)}{I} y$$

Donc les points situés à $x = 3L$ et $y = +\frac{h}{2}$ subissent la contrainte maxi en traction; Ceux situés à $y = -\frac{h}{2}$ subissent la contrainte maxi en compression. [1]

On ne sort pas du domaine élastique : le faible coefficient de sécurité est $\frac{500}{450} = 1.11$[1]

La détermination de la flèche se ferait à partir des relations et des conditions suivantes :

$$\begin{array}{ccc|ccc|ccc}
 x \in [0; L] & & & x \in [L; 2L] & & & x \in [2L; 3L] & & & \\
 M(x) = EIv''(x) = 2Fx & & & M(x) = EIv''(x) = -4F(x - \frac{3}{2}L) & & & M(x) = EIv''(x) = -Fx & & & \\
 \dots & & & \dots & & & \dots & & & \\
 v(0) = 0 & & & & & & & & & \\
 & & & v(x) \text{ continu en } x = L & & & & & & \\
 & & & v'(x) \text{ continu en } x = L & & & & & & \\
 & & & & & & & & & \\
 & & & v(2L) = 0 & & & v(2L) = 0 & & & \\
 & & & & & & & & & \\
 & & & v'(x) \text{ continu en } x = 2L & & & & & & \\
 \end{array}$$

.....[1+2]

Si h est divisé par 2 :

σ_M est multiplié par 4 [1.5]
 et comme I est divisé par 8, la flèche maxi serait multipliée par 8. [1.5]