

FERRET Olivier

17/12

18

## Test de Poutres et Structures Métalliques

### A Poutre non mixte

1/ Ici on est en Flexion pure mais avec une poutre

\* Membrane supérieure comprimée:  $\Rightarrow$

$$\epsilon = \sqrt{235 / E_y} = \sqrt{235 / 355} = 0,81 \Rightarrow$$

$$\text{Elongement} = \frac{b_s - t_w}{2 t F_y} = 8,3$$

$$S_E = 7,29$$

$$t_{0E} = 8,1 \Rightarrow$$

$$t_{1E} = 11,34$$

$$t_{0E} \leq t_0 \leq t_{1E} \Rightarrow$$

Membrane supérieure de classe ~~3~~  $\Rightarrow$

\* Membrane inférieure tendue  $\Rightarrow$  classe 1  $\Rightarrow$

2/ On utilise la classification de poutres élévées et comprimées car on a une section asymétrique.  $\Rightarrow$

$$F_{sup} = \frac{b_s \times t_{E1} \times F_{yk}}{\gamma_{M0}} = 1,53 \text{ MN}$$

$$F_{inf} = \frac{h_w \times t_w \times F_y}{\gamma_{M0}} = 4,97 \text{ MN} \Rightarrow$$

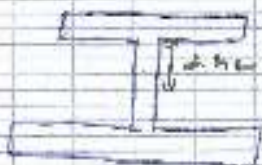


$$F_{inf} = \frac{b_i \cdot f_{ci} \cdot l_y}{\gamma_{red}} = 3,73 \text{ MN}$$

$$\text{On a } F_{sup} + F_{axe} > F_{inf}$$

$$\text{et } F_{sup} < F_{axe} + F_{inf}$$

donc l'axe ne brise pas dans l'axe :



$$\text{donc } F_{axe} + F_{sup} = (1 - \lambda) F_{axe} + F_{inf}$$

$$\lambda = \frac{F_{inf} - F_{sup}}{2 F_{axe}}$$

$$\lambda = 0,72$$

$$\text{limite classe 1 } l_1 = \frac{356 \text{ E}}{13 \times 1} = 38,4$$

$$\text{'' '' 2 } l_2 = \frac{256 \text{ E}}{13 \times 1} = 44,2$$

\* ~~W~~

On doit chercher le centre de gravité pour avoir la limite de la classe 3



$$z_s = \frac{z_i A_i + z_u A_u + z_s A_s}{A_i + A_u + A_s}$$

Ajuster avec  $A_i = 40500 \text{ m}^2$       $z_i = 15 \text{ mm}$   
 $A_u = 44000 \text{ m}^2$       $z_u = 530 \text{ mm}$   
 $A_s = 498000 \text{ m}^2$       $z_s = 1038 \text{ mm}$

$$z_6 = 422 \text{ mm}$$

$$\Rightarrow v_s = 629 \text{ mm} \quad \Rightarrow$$

$$v_i = 422 \text{ mm} \quad \Rightarrow$$

$$\Rightarrow \varphi = \frac{v_i}{v_s} = 0,68 \quad \Rightarrow \quad \varphi = \frac{(V_i - V_u)}{V_u - V_s} = 0,66$$

$$\Rightarrow \text{limite de classe 3} : l_3 = \frac{32 \text{ €}}{0,07 + 0,034} = 76,7$$

$$\frac{3}{l_2} = 31,4 \quad l_2 \leq 31,4 \leq l_3 \quad \Rightarrow$$

$$\Rightarrow \text{axe de classe 3} \quad \Rightarrow$$

4. On fait une analyse élastique car la section est de classe 3.

$$W_{el,y} = \frac{I_y}{M_{ax}(y, z_0)} \quad \Rightarrow$$



$$I_y = \frac{b_1 t_1^3}{12} + b_1 t_1 x (z_1 - z_0)^2 + \frac{b_2 t_2^3}{12} + b_2 t_2 (z_2 - z_0)^2 + \frac{h_w t_w^3}{12} + h_w t_w z_0^2$$

$$I_y = 4,77 \times 10^{-3} \text{ m}^4$$

$$\Rightarrow W_{el,y} = \frac{4,77 \times 10^{-3}}{0,624} = 7,64 \times 10^{-3} \text{ m}^3$$

$$M_{el,y} = W_{el,y} \times F_y = 2,79 \text{ MN}\cdot\text{m} = M_{ed}$$

$$\underline{S} \times V_{pl2} = \frac{0,58 A V_2 F_T}{\gamma_{M2}} = \frac{0,58 q h_w t_w F_T}{\gamma_{M2}} \quad \text{avec } q = 92$$

$$\underline{V_{pl2}} = 3,46 \text{ MN}$$

$$x h_w t_w = 7,64 > \frac{72,8}{2}$$

$\Rightarrow$  on effectue le test de détermination ultérieure

$$\text{Avec une condition: } \bar{\lambda}_w = \frac{h_w}{86,9 t_w} = 1,02$$

$$\chi_w = \frac{0,83}{\bar{\lambda}_w} = 0,81$$

$$V_{w,ed} = \frac{\chi_w F_y h_w t_w}{\sqrt{3} \gamma_{M2}} = 2,12 \text{ MN}$$



$$V_{rd} = \min(V_{pl,rd}, V_{pl,2})$$

$$\underline{V_{rd} = 2,12 \text{ MN}}$$

$$b. \quad \kappa \leq \kappa_{lim} \quad M_{ed} \leq M_{rd}$$

$$\gamma_{ellv} \frac{L^2}{8} \leq M_{rd}$$

$$\gamma_{ellv} \leq 54,2 \text{ kN/m}$$

$$\Rightarrow \underline{2 \leq 10,7 \text{ kN/m}}$$

$$\kappa \quad V_{ed} \leq V_{rd}$$

$$\gamma_{ellv} \frac{L}{2} \leq V_{rd}$$

$$\gamma_{ellv} \leq 212 \text{ kN/m} \quad \times, 54,2$$

$$\Rightarrow \underline{2_{max} = 10,7 \text{ kN/m}}$$



B. 7

une membrane inférieure tendue  $\Rightarrow$  classe 1  
une membrane supérieure comprimée et tendue  $\Rightarrow$  classe 1

$$s \Rightarrow m \Rightarrow \frac{2g \times A_{s1} + 2b h_0 / \mu}{A_{s1} + A_{s2}}$$

$$\text{avec } h = \frac{E_{s1}}{E_{s2}} = 8,16$$

$$F_{\text{béton}} = \frac{b \times 0,85 f_{ck}}{\gamma_c} = 13,8 \text{ MN}$$

$$F_{\text{béton}} > F_{\text{profil}} = F_{\text{top}} + F_{\text{inf}} + F_{\text{mem}}$$

$\Rightarrow$  ANP due to full de béton



$$(1-2) F_{\text{béton}} = F_{\text{ANP}} + F_{\text{profil}}$$

$$\lambda = \frac{F_{\text{béton}} - F_{\text{profil}}}{F_{\text{béton}}}$$

$$\lambda = 0,24$$

$$\Rightarrow \alpha_{ANP} = \lambda e = \dots$$



$$M_{Rd} = F_{b,stan} (1-d) (1-d) \frac{c}{2} + \dots$$

$$F_{b,stan} (f_{yk,prov} - z_b + z_{MP}) =$$

$$M_{Rd} = 9,68 \text{ MNm}$$

1.2.1 On a la même résistance à l'effort tranchant que la poutre RAS.

$$V_{Rd} = 2,17 \text{ MN}$$

$$q_{1.1} = M \leq M_{Rd}$$

$$q_{ELU} \leq \frac{5M_{Rd}}{L}$$

$$\leq 0,1538 \text{ MN/m} < 0,2 \text{ MN (cf poutre RAS)}$$

⇒  $Q \leq 77,1 \text{ kN/m}$  on constate qu'elle est plus de 8 fois plus importante que la poutre RAS seule.



1

$$x_{f_{EL5}} = G + M_{0x} \left( \frac{1,35(2,5)}{1}, 6, 5 \right)$$

$$\underline{f_{EL5} = 15,2 \text{ kN/mL} \quad //}$$

$$x_{f_{EL6}} = 1,35 G + M_{0x} \left( \frac{1,35(2,5)}{1}, 1,5 G, 1,55 \right)$$

$$\underline{f_{EL6} = 21,6 \text{ kN/mL} \quad //}$$

$$\underline{2} \quad \frac{5 f_{EL5} L^2}{384 E I_y} = f_{max} \leq \bar{f}$$

$$I_y \geq \frac{5 f_{EL5} L^2}{384 E \bar{f}}$$

$$\underline{I_y \geq 1,88 \times 10^{-4} \text{ m}^4 \quad //}$$

$$\underline{3} \quad A_{v2} \geq \frac{\sqrt{3} V_2}{R_y}$$

$$V_2 \leq I'_{ELV} \cdot V_2 = \frac{f_{EL6} L}{2}$$

$$V_2 \leq 0,108 \text{ MN}$$

$$\underline{A_{v2} \geq 9,96 \times 10^{-3} \text{ m}^2 \quad //}$$



$$4/ W_{pb} \Rightarrow \frac{M_L}{F_L} = \frac{400 \text{ k}^2}{3 F_L} = \underline{\underline{1,15 \times 10^{-3} \text{ m}^3}}$$

↳ Hyp. classe 1 ou 2

<u>5/</u> IPE 400	✓	56,3 kg/ml
HE 280 B	✓	70,3 kg/ml
HE 320 A	✓	57,6 kg/ml

On choisit donc un IPE 400 (le plus économique) ↳ classe 1