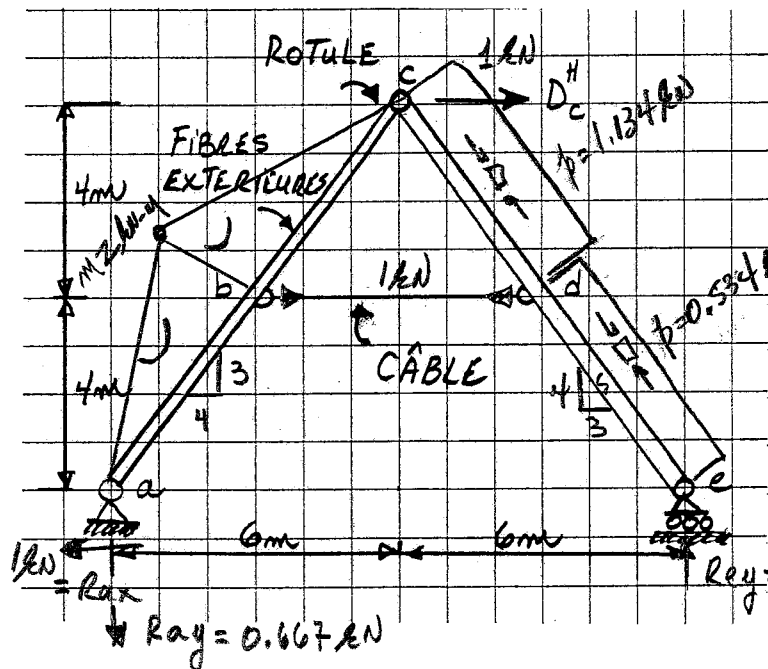


QUESTION # 1 (6 points)

Une structure est formée de deux poteaux inclinés retenus par un câble. Calculez le déplacement horizontal au point c (D_c^H) induit par chacune des causes suivantes considérées séparément:

- (a) un tassement d'appui vertical de 0.06m du support au point a;
- (b) un allongement total de la membrure bd de 0.03m;
- (c) une réduction uniforme de température dans la membrure cde causant une déformation uniforme de 0.004m/m;
- (d) Une augmentation de température uniforme dans les fibres extérieures et une réduction uniforme de température dans les fibres intérieures de la membrure abc causant un changement de courbure uniforme de 0.008 rd/m

Indiquez vos réponse en m et la direction à l'aide d'un vecteur (← ou →)



Réponses :

- (a) = 0.04 m ←
- (b) = 0.03 m →
- (c) = 0.0333 m →
- (d) = 0.08 m ←

1. CALCUL DES RÉACTIONS

- 1 kN → direction D_c^H
- $\sum \vec{M}_a = 0 \rightarrow -1 \times 8 + R_{ey} \times 12 = 0$
- $R_{ey} = \frac{8}{12} = 0.667 \text{ kN} \uparrow$
- $\sum \vec{F}_x = 0 \rightarrow R_{ax} = 1 \text{ kN} \leftarrow$

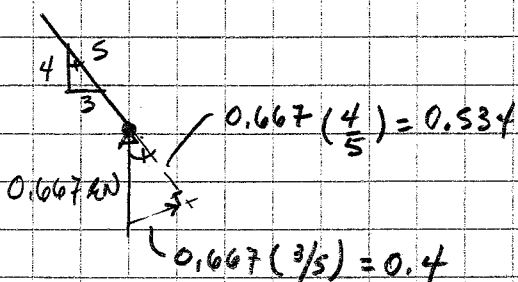
- DCL cde $\sum \vec{M}_c = 0 \rightarrow$ CÂBLE
- $+ 0.667 \times 6 - F_{db}(4) = 0$
- $F_{db} = \frac{0.667 \times 6}{4} = 1.0 \text{ kN}$

2. EFFORTS INTERNES

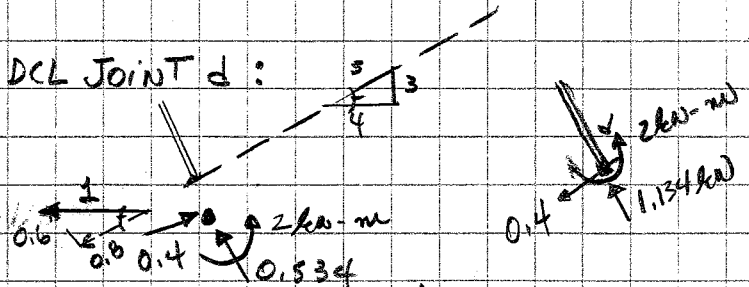
- $M_b = \text{DCL } ab \rightarrow M_B \quad \sum \vec{M}_B = 0 \rightarrow M_B + 0.667(3) - 1(4) = 0 \quad M_B = 2$

EFFORT axial cde

DCL JOINT e



DCL JOINT d :



check $M_c = 0$
 $0.4 \times 5 = 2 \quad \text{OK.}$

$$(a) \quad V_{WI} = 0 \quad V_{WE} = 0 \quad \downarrow D_a \times Ray \downarrow + 1 \cdot D_c^H = 0$$

$$(0.06)(0.667) + 1 \cdot D_c^H = 0$$

$$D_c^H = -0.04 \text{ m} \quad 0.04 \text{ m} \leftarrow$$

$$(b) \quad V_{WE} = V_{WI}$$

$$1 \cdot D_c^H = \beta \left(\frac{PL}{AE} \right) \quad \delta = 0.03 \text{ m (allongement} \Rightarrow \text{Traction} = +)$$

$$1 \cdot D_c^H = (1 \text{ kN}) (0.03) \quad D_c^H = 0.03 \text{ m} \rightarrow$$

\uparrow câble

$$(c) \quad V_{WE} = V_{WI}$$

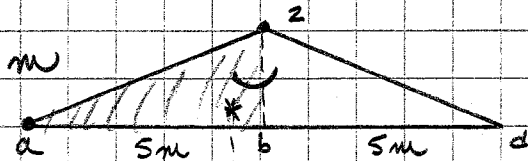
$$1 \cdot D_c^H = (f_{cd}) \cdot (\delta_{cd}) + (f_{de}) \cdot (\delta_{de})$$

$$= \underbrace{1.134}_{\beta} \underbrace{(0.004)}_{\substack{\uparrow \\ \text{dilatation/m}}} \underbrace{(5)}_{\substack{\uparrow \\ \text{Longueur } l}} + 0.534 \underbrace{(0.004)}_{\substack{\uparrow \\ \text{dilatation/m}}} \underbrace{(5)}_{\substack{\uparrow \\ \text{Longueur } l}}$$

$$0.0227 + 0.01068 = 0.0333$$

$$D_c^H = 0.0333 \text{ m} \rightarrow$$

$$(d) \quad V_{WE} = V_{WI} = \sum m \left(\frac{4}{EI} \right) \beta = \text{courbure} \curvearrowright$$



$$1 \cdot D_c^H = -2 \left[\frac{2 \times 5 (0.008)}{2} \right]$$

$$D_c^H = 0.08 \text{ m} \leftarrow$$

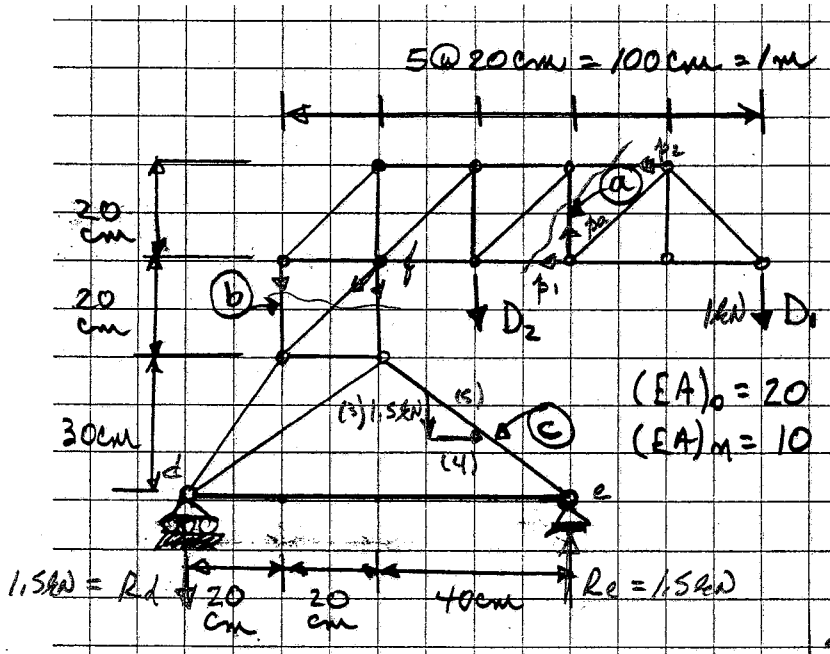
$$\beta = 0.008 \text{ rad/m}$$

QUESTION # 2 (7 points)

La matrice de flexibilité initiale $[F_0]$ d'un modèle réduit de treillis est indiquée pour les DDL 1 et 2. Pour étudier les effets de la corrosion on réduit de 10 la valeur de (EA) des membrures a, b, c seulement; $[(EA)_0 = 20 ; (EA)_n = 10]$

Déterminez la nouvelle matrice de Flexibilité $[F_n]$; inscrire votre réponse dans l'espace indiqué.

$$[F_0] = \begin{bmatrix} 800 & 400 \\ 400 & 100 \end{bmatrix} \quad [F_n] = \begin{bmatrix} 832.625 & 411.8125 \\ 411.8125 & 104.905 \end{bmatrix}$$



• $f_{ij} = \sum p \left(\frac{PL}{AE} \right)$
 • $f_{ij}^n = f_{ij}^0 - \left(\sum p \frac{PL}{AE} \right)_0 + \left(\sum p \frac{PL}{AE} \right)_n$
 Entier contribution - ajout nouvelle contribution
 Tira (a)(b)(c)

- $Q_1 = 1 \text{ kN}$ calcul des efforts axiaux (a)(b)(c)
- Calcul des réactions

$\sum M_d = 0 - (1 \times 120) + R_e(80) = 0$
 $R_e = \frac{120}{80} = 1.5 \text{ kN}$

• $p_c = 1.5 \left(\frac{5}{3} \right) = 2.5 \text{ kN c}$

- DCL sup $\sum F_y = 0 \quad p_a = 1 \text{ kN T}$
- DCL sup $\sum M_f = 0 - 1 \times 80 + p_b(20) = 0$
 $p_b = 80/20 = 4 \text{ kN T}$

- $Q_2 = 1 \text{ kN}$ calcul des efforts axiaux

• $p_a = 0 \text{ kN}$
 calcul réactions $\sum M_d = 0$
 $-(1 \times 60) + R_e(80) = 0$
 $R_e = 60/80 = 0.75 \text{ kN } \uparrow$

• DCL sup $\sum M_f = 0 - 1 \times 20 + p_b(20) = 0$
 $p_b = 1 \text{ kN T}$
 $p_c = 0.75 \left(\frac{5}{3} \right) = 1.25 \text{ kN c}$

• $f_{11}^{abc} = \sum p \left(\frac{PL}{10} \right) = \frac{(1)(1)(20)}{10} + \frac{(4)(4)(20)}{10} + \frac{(-2.5)(-2.5)(50)}{10} \Rightarrow 2 + 32 + 31.25 = 65.25$

• $f_{10}^{abc} = \sum p \left(\frac{PL}{20} \right) = \frac{(1)(1)(20)}{20} + \frac{(4)(4)(20)}{20} + \frac{(-2.5)(-2.5)(50)}{20} = 32.625$

$F_{11}^n = 800 - 32.625 + 65.25 = 832.625$

• $f_{22}^{abc} = \sum p \left(\frac{PL}{10} \right) = \frac{(1)(1)(20)}{10} + \frac{(-1.25)(-1.25)(50)}{10} = 9.812$

• $f_{20}^{abc} = \sum p \left(\frac{PL}{20} \right) = \frac{(1)(1)(20)}{20} + \frac{(-1.25)(-1.25)(50)}{20} = 4.906$

$F_{22}^n = 100 - 4.906 + 9.812 = 104.905$

• $f_{12}^{abc} = \sum p \left(\frac{PL}{10} \right) = 10 + \frac{(4)(1)(20)}{10} + \frac{(-2.5)(-1.25)(50)}{10} = 23.625$
 • $f_{120}^{abc} = \sum p \left(\frac{PL}{20} \right) = 0 + \frac{(4)(1)(20)}{20} + \frac{(-2.5)(-1.25)(50)}{20} = 11.812$

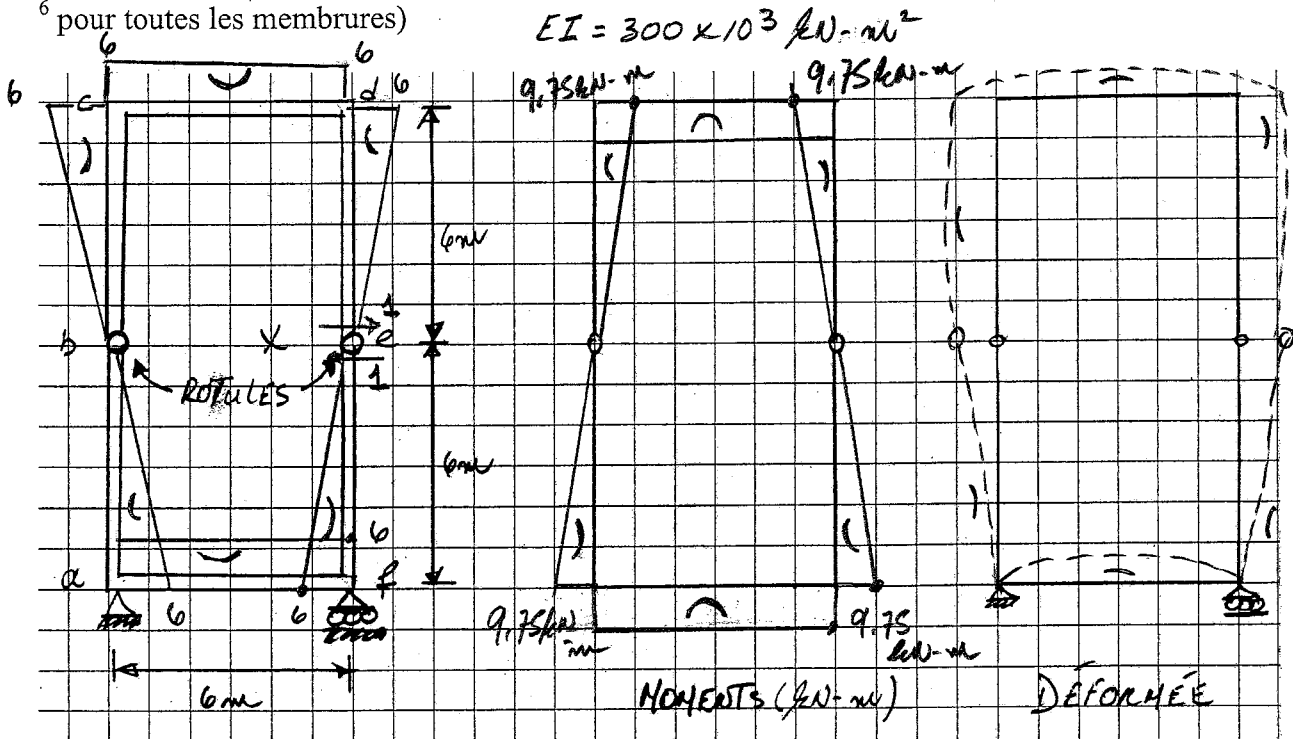
$F_{12}^n = 400 - 11.812 + 23.625 = 411.8125$

QUESTION # 3 (7points)

Pour le cadre planaire ci-dessous seulement la membrure "cd" est soumise à une augmentation de température de 100°C.

- (a) Calculez et dessinez les moments résultants dans le cadre
- (b) dessinez la structure déformée

(EI est constant pour toutes les membrures, le coefficient d'expansion thermique est $\alpha = 6.5 \times 10^{-6}$ pour toutes les membrures)



$$\bullet D_1 = D_{10} + f_{11} x_1 = 0$$

$$\bullet D_{10} = \epsilon \cdot L = (\Delta T) (\alpha) (L) = (100) (6.5 \times 10^{-6}) (6) = 3.9 \times 10^{-3} \text{ m}$$

$$\bullet f_{11} : \sum m \frac{H}{EI} = 4 \left[\frac{6 \times 6}{2EI} \times \frac{2}{3} \cdot 6 \right] + 2 \left[\frac{6 \times 6}{EI} \times 6 \right] = \frac{720}{EI}$$

$$\bullet x_1 = \frac{-D_{10}}{f_{11}} = \frac{-3.9 \times 10^{-3}}{720} (300 \times 10^3) = -1.625 \text{ kN}$$

$$\bullet M = 6 \text{ kN}\cdot\text{m} \times 1.625 = 9.75 \text{ kN}\cdot\text{m}$$