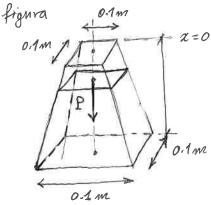
COL·LECCIÓ DE PROBLEMES. PROBLEMA 12.
12. Consideren una columna de pi de base rectangular i parets anterior i posterior paral·leles. Preneu l'origen de coordenades X=0 en la "tapa" superor de la columna, es a dir, X=12m correspon a la base, que està fixada a terra. Suposeu que a x=0.4 m hi ha una placa de ferro que exerceix una força, deguda al seu pes, que és P=9.65 N (es menysprea el seu gruix). Vegen la



El modul de Young del pi és E= 9.10 N/m2. L'aren de la secció transversal corresponent al punt x és AG=(1+x/A (m²), on Ap és l'area a X=0. La força flx) deguda al pes de la propi de la columna corresponent al punt x és f(x) = 53.9 (1+1/2) N/m. Recorden que l'equació 1 dimensional que modela aquest le nomen és: -dx (E.A(x) du) = f(x), essent n=u(x) el desplayament del punt X.

- (a) Si es vol resoldre el problema usant elements finits lineals iguals, quin és el nombre intuin délements necessaris? Per que?
- (B) Doneu les matrius de rigidesa elementals (o locals) per a la malla que heu decidit a l'apartat (a).
- (e) Suposen que el vector de carregues globals és F= (11.50, 25.87, F3, 16.53). Calculen F3.
- (d) Indiquen les condicions de contorm i/o carregnes que sal imposar i troben el sistema global i d'reduit després d'aplicar els termes de contorn.
- (e) Calulen una aproximació del desplayament del punt x=0.6 m.

& Solució.

(a) 3 elements de longitud h=0.4 m perquè arxí la càrrega puntual P està aplicada al 2^{cm} node (global) del mallat i $3\times h=1\cdot 2$ m=L. Ω1 ×1=0.0

(B) Fent servir els resultats del problema 1 i les formules per a la matrin de rigidesa quan els coeficients són reals:

 Ω^{2} $X_{2} = 0.4$ $X_{3} = 0.8$ (4) ×4=1.2

 $K' = \frac{EA_0 \begin{pmatrix} 1 - 1 \\ -1 & 1 \end{pmatrix}}{h} + \frac{EA_0 / z}{h} \begin{pmatrix} x_{K} + x_{K+1} \\ z \end{pmatrix} \cdot \begin{pmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{pmatrix} = \frac{EA_0}{h} \begin{bmatrix} 1 + \frac{1}{7} (x_{K} + x_{K+1}) \end{bmatrix} \cdot \begin{pmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{pmatrix}$

Figura 1

K=1, Ω^{1} : $K^{1}=\frac{EA_{0}}{h}\left(1+\frac{1}{4}\left(0+0.4\right)\right)\cdot\binom{1-1}{1-1}=\frac{EA_{0}}{h}\binom{1\cdot 1}{-1\cdot 1}\cdot\frac{1\cdot 1}{1\cdot 1}$

 $K=Z, \Omega^2: K^2 = \frac{EA_0}{h} (1 + \frac{1}{4} (6.4 + 0.8)) \cdot (\frac{1}{1} - \frac{1}{1}) = \frac{EA_0}{h} (\frac{1.3}{1.3} - \frac{1.3}{1.3})$

K=3, Ω^3 : $K^3 = \frac{EA_0}{h} \left(1 + \frac{1}{4} \left(0.8 + 1.2\right)\right) \cdot \left(\frac{1}{-1} \cdot \frac{1}{4}\right) = \frac{EA_0}{h} \left(\frac{1.5 - 1.5}{-1.5 \cdot 1.5}\right)$

(c) $F_1 = F_1^4 = 11.50$, $F_2 = F_2^1 + F_4^2 = 25.87$, $F_3 = F_2^2 + F_1^3$, $F_4 = F_2^3 = 16.53$

Sabem que:

$$\psi_{1}^{K}(x) + \psi_{2}^{K}(x) = \frac{x - x_{k+1}}{x_{k} - x_{k+1}} + \frac{x - x_{k}}{x_{k+1} - x_{k}} = \frac{1}{h_{K}} \left(-x + x_{k+1} + x - x_{k} \right) = \frac{x_{k+1} - x_{k}}{h_{K}} = 1.$$

$$h_{E} = x_{k+1} - x_{k}$$

$$h' = 1, z, 3.$$

Per tant:

$$F_{1}^{k}+F_{2}^{k}=\int_{x_{k}}^{x_{k+1}}\psi_{1}^{k}(x)dx+\int_{x_{k}}^{x_{k+1}}\psi_{2}^{k}(x)dx=\int_{x_{k}}^{x_{k+1}}\psi_{2}^{k}(x)dx+\int_{x_{k}}^{x_{k+1}}\psi_{2}^{k}(x)dx=\int_{x_{k}}^{x_{k+1}}\psi_{2}^{k}(x)dx+\int_{x_{k}}^{x_{k}}\psi_{2}^{k}(x)dx+\int_{x_{k}}^$$

i aleshores:

$$F_{7} + F_{2} + F_{3} + F_{4} = F_{4}^{1} + F_{2}^{1} + F_{4}^{2} + F_{4}^{2} + F_{4}^{2} + F_{2}^{3} + F_{2}^{3}$$

$$= \int_{\chi_{4}}^{\chi_{2}} f(x) dx + \int_{\chi_{2}}^{\chi_{3}} f(x) dx + \int_{\chi_{3}}^{\chi_{4}} f(x) dx = \int_{\chi_{4}}^{\chi_{4}} f(x)$$

11.50 53.9
25.87
0.56
-Essencials:
$$V_4 = 0$$
 (la columna està fixada a terra)

-Naturals: $Q_1 = Q_1^4 = 0$, $Q_2 = Q_2^4 + Q_1^2 = P = 4.65 N$, $Q_3 = Q_2^2 + Q_1^3 = 0$

Sistema global: no tem que la matrin de connectivitat és $B = \begin{pmatrix} 12 \\ 23 \\ 34 \end{pmatrix}$; per tant:

$$\frac{EA_{0}}{h} \begin{pmatrix} 1.1 & -1.1 \\ -1.1 & 2.4 & -1.3 \\ -1.3 & 2.8 & -1.5 \\ -1.5 & 1.5 \end{pmatrix} \begin{pmatrix} U_{1} \\ U_{2} \\ U_{3} \\ U_{4} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} Q_{1} = Q_{1}^{4} = 0 \\ Q_{2} = Q_{2}^{1} + Q_{1}^{2} = P \\ Q_{3} = Q_{2}^{2} + Q_{1}^{3} = 0 \\ Q_{4} = Q_{2}^{3} \end{pmatrix} + \begin{pmatrix} F_{1} = F_{1}^{4} = 14.50 \\ F_{2} = F_{2}^{4} + F_{1}^{2} = 25.37 \\ F_{3} = F_{2}^{2} + F_{1}^{3} = 30.184 \\ F_{4} = F_{2}^{3} = 16.53 \end{pmatrix}$$

$$9 \times 10^{3} \times 10^{3} = 9 \times 10^{3} = 12.25 \times 10^{3}$$

 $\frac{EA_0}{h} = \frac{9 \times 10^9 \times 10^2}{0.4} = \frac{9 \times 10^8}{4} = 2.25 \times 10^8$

Sistema Veduit:
$$2.25 \times 10^8 \times \begin{pmatrix} 1.1 & -1.1 \\ -1.1 & 2.4 & -1.3 \\ -1.3 & 2.8 \end{pmatrix} \cdot \begin{pmatrix} U_1 \\ U_2 \\ U_3 \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} 0 \\ 4.65 \\ 0 \end{pmatrix} + \begin{pmatrix} 11.50 \\ 25.87 \\ 30.184 \end{pmatrix}$$

Solving: $U_1 = 4.04061 \times 10^{-7} m$, $U_2 = 3.57596 \times 10^{-7} m$, $U_3 = 2.13938 \times 10^{-7} m$,

Uy = 0 m (de les condicions de contorn essencials)

Finalment, calculem l'aproximació del desplaçament del punt $x=0.6 m. (x=0.6 \in \Omega^2)$:

$$M(0.6) \approx \hat{U} = U_{1}^{2} V_{1}^{2}(0.6) + U_{2}^{2} V_{2}^{2}(0.6) = U_{2} V_{1}^{2}(0.6) + U_{3} V_{2}^{2}(0.6)$$

$$= U_{2} \frac{0.6 - 0.8}{0.4 - 0.8} + U_{3} \frac{0.6 - 0.4}{0.8 - 0.4} = \frac{1}{2} (U_{2} + U_{3}) \pm \frac{5.71534}{2} \times 10^{-7} = \frac{1}{2.85767} \times 10^{-7} M$$