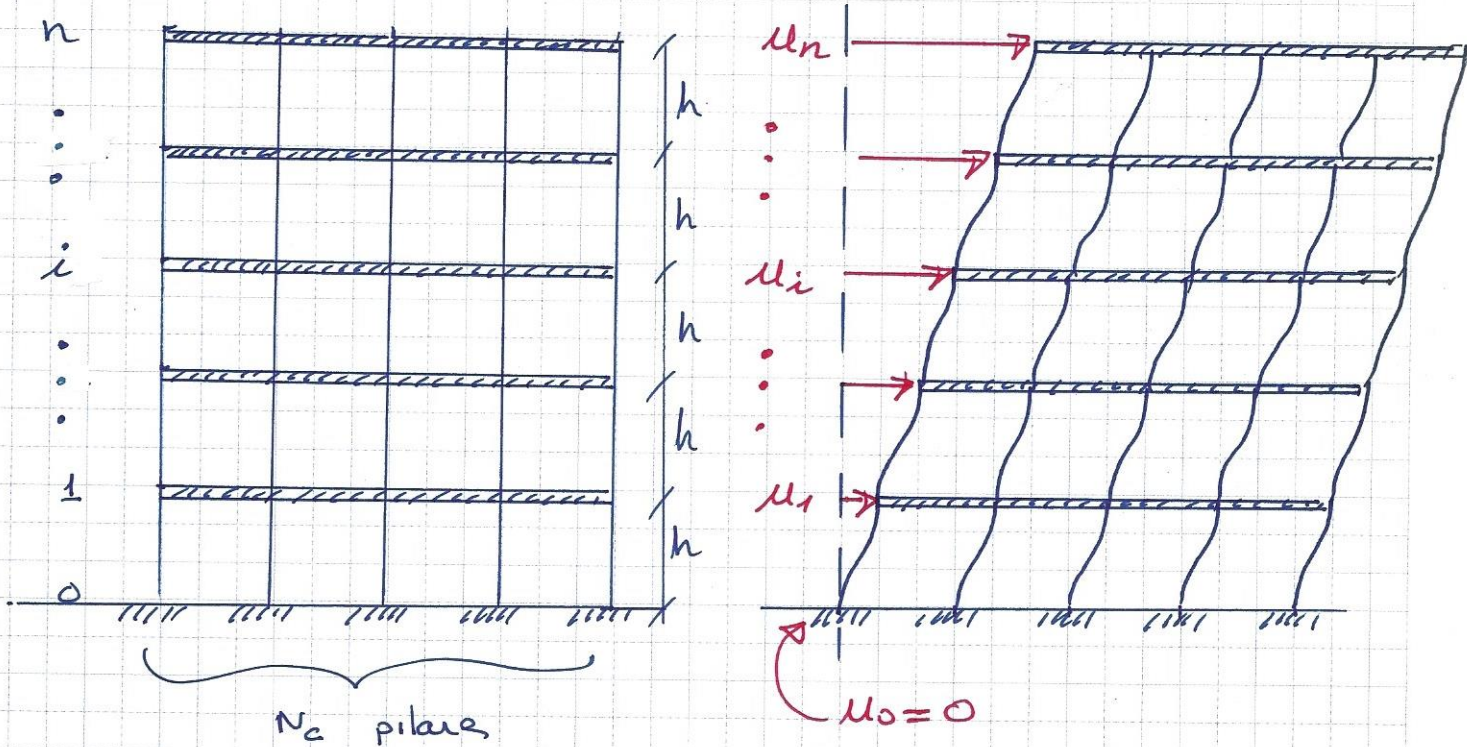
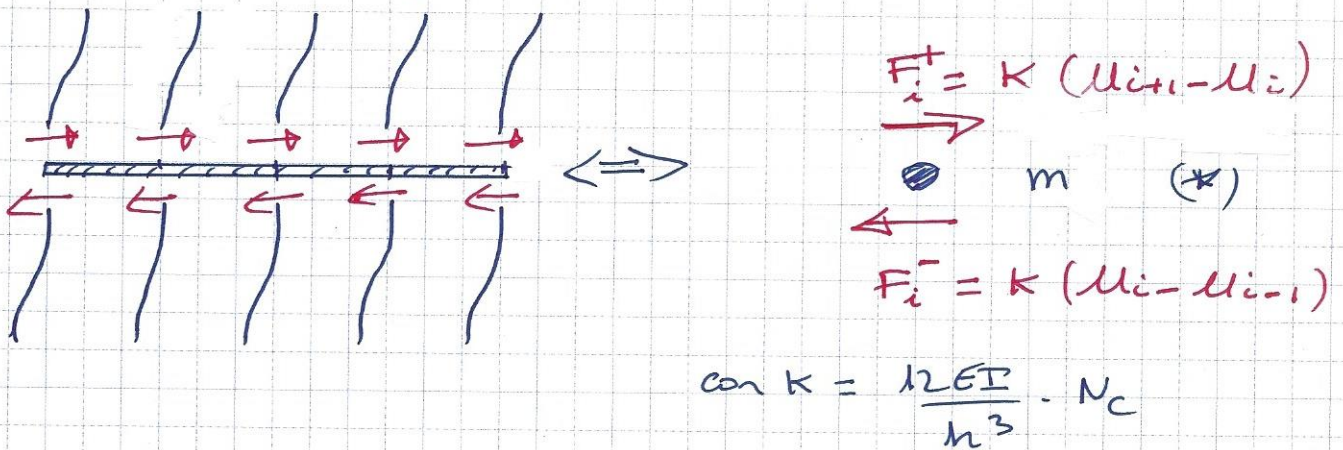


Ejemplo 1: Computo dinámico de un edificio (vibraciones libres) 1/7

(Se supone que los torjados son infinitamente rígidos)



Ley de Newton aplicada al torjado i -ésimo:



$$\Rightarrow \begin{cases} m \ddot{u}_i = -K (-u_{i-1} + 2u_i - u_{i+1}) & ; i=1, \dots, n-1 \\ m \ddot{u}_n = -K (-u_{n-1} + u_n) \end{cases}$$

(*) $m =$ masa del torjado (se supone todos iguales)

Matricialmente:

$$m \begin{bmatrix} 1 & & & \\ & 1 & & \\ & & \ddots & \\ & & & 1 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} \ddot{u}_1 \\ \ddot{u}_2 \\ \vdots \\ \ddot{u}_n \end{Bmatrix} = -K \begin{bmatrix} 2 & -1 & & \\ -1 & 2 & -1 & \\ & \ddots & \ddots & \ddots \\ & & -1 & 2 & -1 \\ & & & -1 & 1 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} u_1 \\ u_2 \\ \vdots \\ u_n \end{Bmatrix}$$

$$\Leftrightarrow \begin{cases} \underline{M} \ddot{\underline{u}} + \underline{K} \underline{u} = \underline{0}, \\ \text{con } \underline{M} = m \underline{I}, \quad \underline{K} = K \begin{bmatrix} 2 & -1 & & \\ -1 & 2 & -1 & \\ & \ddots & \ddots & \ddots \\ & & -1 & 2 & -1 \\ & & & -1 & 1 \end{bmatrix}, \quad \underline{u} = \begin{Bmatrix} u_1 \\ u_2 \\ \vdots \\ u_n \end{Bmatrix} \end{cases}$$

Análisis MODAL

Buscamos soluciones tipo $\underline{u} = \underline{a} e^{i\omega t}$,

siendo $\underline{a} = \begin{Bmatrix} a_1 \\ a_2 \\ \vdots \\ a_n \end{Bmatrix}$ las amplitudes y ω la frecuencia.

$$\Rightarrow \ddot{\underline{u}} = -\omega^2 \underline{a} e^{i\omega t}$$

$$\text{ luego } \underline{K} \underline{a} e^{i\omega t} - \omega^2 \underline{M} \underline{a} e^{i\omega t} = 0$$

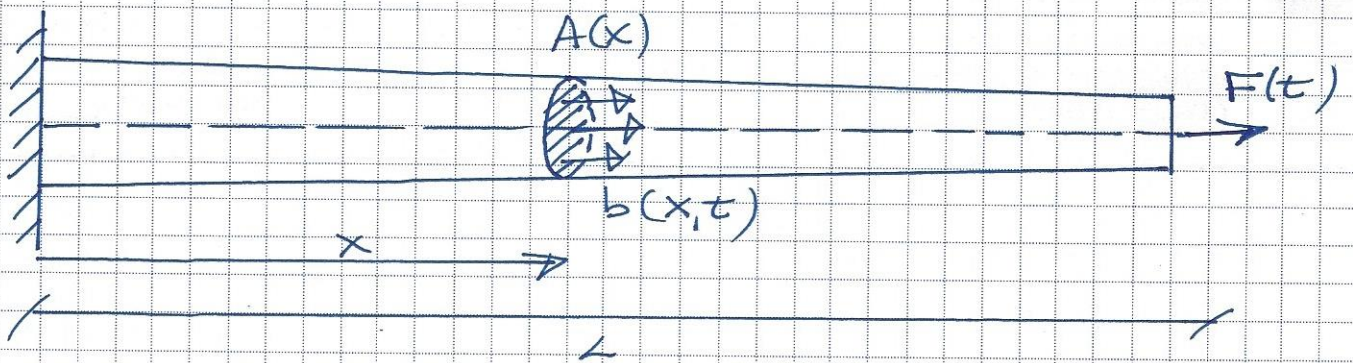
$$\Leftrightarrow \begin{cases} \underline{K} \underline{a} = \lambda \underline{M} \underline{a} \\ \text{con } \omega = \lambda^{1/2} \end{cases} \begin{cases} \underline{a} \equiv \text{forma propia} \\ \text{de vibración} \\ \omega \equiv \text{frecuencia propia} \\ \text{de vibración} \quad (*) \end{cases}$$

(*) Intérese calcular $\lambda_1 = \min_{i=1, n} \{ \lambda_i \}$ y \underline{a}_1

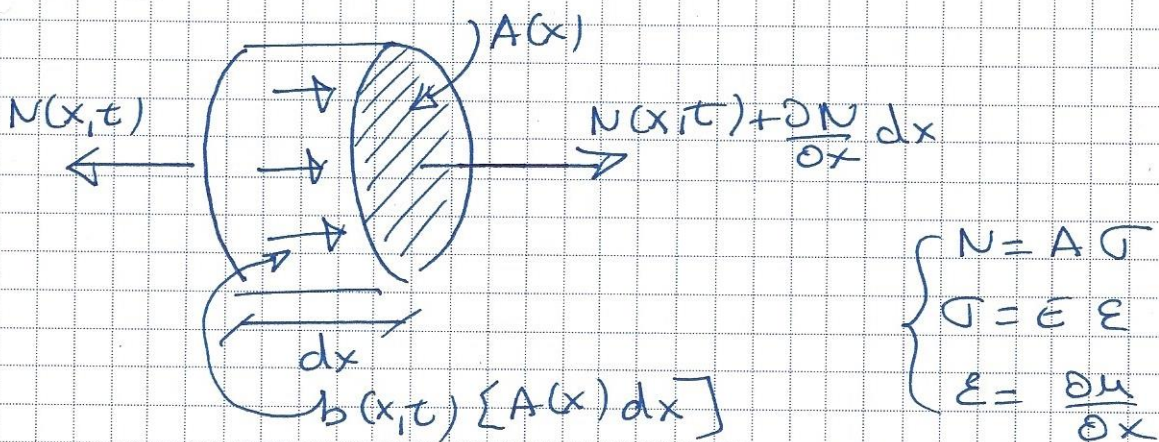
pus $\omega_1 = \lambda_1^{1/2}$ es la frecuencia FUNDAMENTAL

3/7

Ejemplo 2: Vibración longitudinal de una barra (*)



Ley de Newton aplicada a una rebanada:



$$\left(N + \frac{\partial N}{\partial x} dx \right) - N + bA dx = \overbrace{\rho [A dx]}^{dm} \frac{\partial^2 u}{\partial t^2}$$

donde $u(x,t) = \text{despl. transversal} \Rightarrow \frac{\partial^2 u}{\partial t^2} = \text{aceleración}$

$$\Rightarrow \left\{ \begin{array}{l} \frac{\partial}{\partial x} \left(AE \frac{\partial u}{\partial x} \right) + bA = \rho A \frac{\partial^2 u}{\partial t^2} ; x \in (0, L) \\ \tau > 0 \\ \text{C.I. } t=0 \rightarrow \left. \begin{array}{l} u(x,0) = t(x) \\ \frac{\partial u}{\partial t}(x,0) = v(x) \end{array} \right\} ; x \in [0, L] \\ \text{C.E. } \left\{ \begin{array}{l} x=0 \Rightarrow u(0,t) = 0 \\ x=L \Rightarrow \frac{\partial u}{\partial x}(L,t) = \frac{F(t)}{AE} \end{array} \right\} ; \tau > 0 \end{array} \right.$$

(*) Propagación del sonido

Frecuencia y Modos propios

$$\text{Sea } u(x,t) = a(x) e^{j\omega t} \rightarrow \begin{cases} u_{tt} = -\omega^2 a(x) e^{j\omega t} \\ u_{xx} = a_{xx} e^{j\omega t} \end{cases}$$

$$\text{después } u_{tt} = c^2 u_{xx} \rightarrow -\omega^2 a e^{j\omega t} = c^2 a_{xx} e^{j\omega t}$$

$$\Rightarrow \boxed{\begin{aligned} a_{xx} &= -\lambda a, \quad \lambda = (\omega/c)^2 \\ a(0) &= 0, \quad a_x(L) = 0 \end{aligned}}$$

Sol. analítica: $a = A \cos(\lambda x) + B \sin(\lambda x)$

$$\left. \begin{cases} a(0) = A \cdot 1 + B \cdot 0 = 0 \\ a_x(L) = -\lambda A \sin(\lambda L) + \lambda B \cos(\lambda L) = 0 \end{cases} \right\}$$

$$\Rightarrow \begin{cases} A = 0 \\ \cos(\lambda L) = 0 \Leftrightarrow \lambda L = \pi/2 + k\pi \end{cases}$$

ecuación de frecuencia

$$\text{después: } \lambda_k = \frac{1}{L} (\pi/2 + k\pi) ; k = 0, 1, \dots, \infty$$

$$\omega_k = c \sqrt{\lambda_k}, \quad c = \sqrt{E/\rho} \quad (*)$$

$$u_k(x,t) = (B_k \sin(\lambda_k x)) e^{j\omega_k t}$$

modos propios

frecuencias propias

(*) Mayor interés \rightarrow frecuencias más bajas

