

## 16.21 Técnicas de diseño y análisis estructural

Primavera 2003

### Unidad 7 – Conceptos de trabajo y energía Energía de deformación y energía potencial de una viga

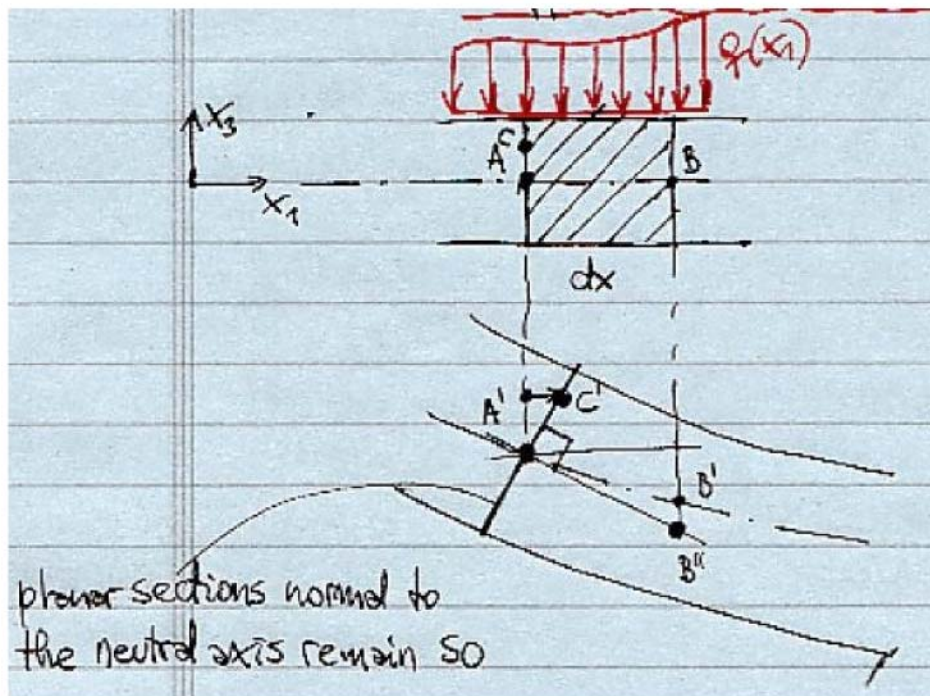


Figura 1: asunciones cinemáticas para una viga

**Asunciones cinemáticas para una viga:** de la figura:  $\bar{A}\bar{A}' = u_3(x_1)$ .

Asuma pequeñas desviaciones:  $B' \sim B''$ ,  $\bar{B}\bar{B}'' = u_3 + du_3$ .  $\bar{C}\bar{C}' = u_3(x) + u_1(x_1, x_3)$ . Asuma que las secciones planares normales al eje neutral permanecen planares tras la deformación.

Entonces:

$$u_3 = u_3(x_1) \quad (1)$$

$$u_1(x_1, x_3) = -x_3 \frac{du_3}{dx_1} \quad (2)$$

$$u_3(x_1) \text{ es el \u00fanico primario desconocido del problema} \quad (3)$$

De estas asunciones cinem\u00e1ticas podemos derivar una teor\u00eda para vigas.

Deformaciones:

$$\epsilon_{11} = \frac{du_1}{dx_1} = -x_3 \frac{d^2u_3}{dx_1^2} \quad (4)$$

$$\epsilon_{22} = \epsilon_{33} = -\nu\epsilon_{11}, \text{ esfuerzo plano} \quad (5)$$

$$\epsilon_{13} = \frac{1}{2} \left( \frac{du_1}{dx_3} + \frac{du_3}{dx_1} \right) = \frac{1}{2} \left( -\frac{du_3}{dx_1} + \frac{du_3}{dx_1} \right) = 0 \quad (6)$$

Constitutiva:

$$\sigma_{11} = E\epsilon_{11} = -Ex_3 \frac{d^2u_3}{dx_1^2} \quad (7)$$

**Equilibrio:** aplique el equilibrio (en la configuraci\u00f3n no deformada) a las *cantidades integrales* (momento  $M$  fuerza de corte  $V$ ). Definiciones de cantidades integrales como fuerzas “equivalentes” a los esfuerzos internos:

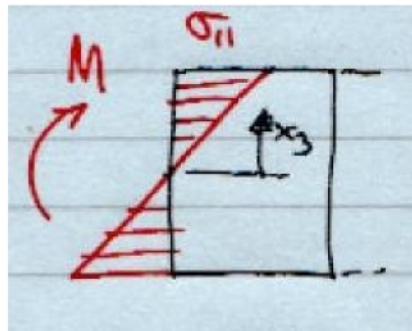
$$V(x_1) + \int_{A(x_1)} \sigma_{13} dA = 0 \quad (8)$$

$$M(x_1) + \int_{A(x_1)} \sigma_{11} x_3 dA = 0 \quad (9)$$

sustituyendo  $\sigma_{11}$ :

$$M(x_1) = \int_{A(x_1)} \left( -E \frac{d^2u_3}{dx_1^2} x_3^2 \right) dA = E \frac{d^2u_3}{dx_1^2} \underbrace{\int_{A(x_1)} x_3^2 dA}_{I} \quad (10)$$

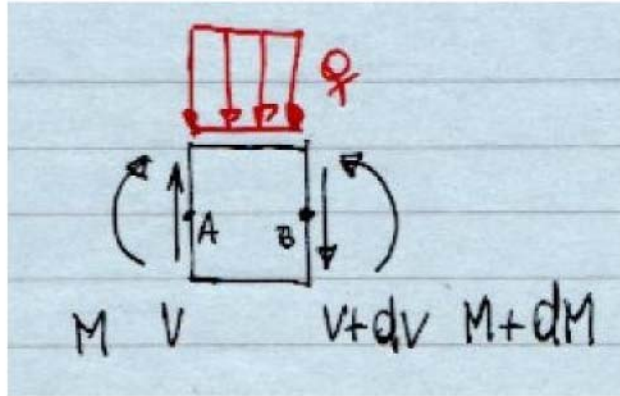
$$M(x_1) = EI(x_1) \frac{d^2u_3}{dx_1^2} \quad (11)$$



Observe también:

$$\sigma_{11} = -\frac{Mx_3}{I} \quad (12)$$

Con estas definiciones podemos aplicar el equilibrio como se muestra en la figura:



$$\sum F_{x_3} = 0: V - q dx_1 - V - dV = 0 \rightarrow \frac{dV}{dx_1} = -q \quad (13)$$

$$\sum M^B = 0: -M + M + dM - V dx_1 + q \frac{dx_1^2}{2} = 0 \rightarrow \frac{dM}{dx_1} = V \quad (14)$$

$$\frac{d}{dx_1} \left( \frac{dM}{dx_1} \right) = -q \rightarrow \frac{d^2 M}{dx_1^2} = -q \quad (15)$$

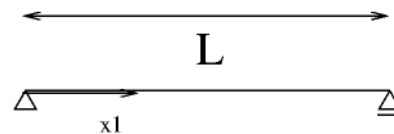
Sustituyendo la ecuación (11) en la última expresión:

$$\frac{d^2}{dx_1^2} \left( EI \frac{d^2 u_3}{dx_1^2} \right) + q(x_1) = 0 \quad (16)$$

Ecuación diferencial de cuarto orden que rige las desviaciones de las vigas. Necesita 4 condiciones de frontera. Ejemplos:



a)



b)

- caso a  $u_3(0) = 0, u_3'(0) = 0, u_3''(L) = 0, u_3'''(L) = 0.$
- caso b  $u_3(0) = 0, u_3''(0) = 0, u_3(L) = 0, u_3''(L) = 0.$

**Energía de deformación de una viga.** Comencemos por la definición general de densidad de energía de deformación:

$$\hat{U} = \int_0^{\epsilon_{ij}} \sigma_{ij} d\epsilon_{ij} \quad (17)$$

para un material elástico lineal concluimos:

$$\hat{U} = \frac{1}{2} \sigma_{ij} \epsilon_{ij} \quad (18)$$

Teoría para vigas clásica:  $\sigma_{11} \neq 0$ , el resto de los componentes de esfuerzo son cero.

$$\hat{U} = \frac{1}{2} \sigma_{11} \epsilon_{11} = \frac{1}{2} E \epsilon_{11}^2 \quad (19)$$

$$\epsilon_{11} = -x_3 \frac{d^2 u_3}{dx_1^2} \rightarrow \hat{U} = \frac{1}{2} E x_3^2 \left( \frac{d^2 u_3}{dx_1^2} \right)^2 \quad (20)$$

$$(21)$$

$$U = \int_V \hat{U} dV = \int_V \frac{1}{2} E x_3^2 \left( \frac{d^2 u_3}{dx_1^2} \right)^2 dV \quad (22)$$

$$= \frac{1}{2} \int_0^L E \left( \frac{d^2 u_3}{dx_1^2} \right)^2 \int_{A(x)} x_3^2 dA dx_1 \quad (23)$$

$$\boxed{U = \frac{1}{2} \int_0^L EI(x) \left( \frac{d^2 u_3}{dx_1^2} \right)^2 dx_1} \quad (24)$$

$$\text{observe también} \quad (25)$$

$$\boxed{U = \frac{1}{2} \int_0^L M(x_1) \frac{d^2 u_3}{dx_1^2} dx_1} \quad (26)$$

### Energía de deformación complementaria de una viga

Densidad de energía de deformación complementaria:

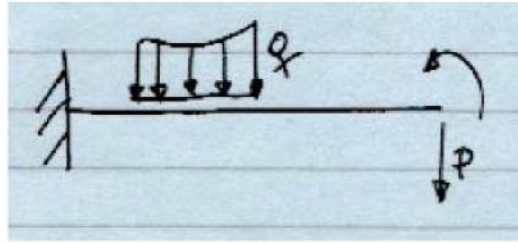
$$\hat{U}_c = \int_0^{\epsilon_{11}} \epsilon_{11} d\sigma_{11} = \frac{1}{2} \frac{\sigma_{11}^2}{E} = \frac{1}{2E} \left( \frac{-Mx_3}{I} \right)^2 \quad (27)$$

Entonces, la energía de deformación complementaria es:

$$U_c = \int_V \hat{U}_c dV = \frac{1}{2} \int_0^L \frac{M^2}{EI^2} \int_{A(x_1)} x_3^2 dA dx_1 \quad (28)$$

$$\boxed{U_c = \frac{1}{2} \int_0^L \frac{M^2}{EI} dx_1} \quad (29)$$

**Potencial de las fuerzas externas:**



$$V = - \int_S t_i u_i dS - \int_V f_i u_i dV \quad (30)$$

$$V = - \int_0^L q(x_1) u_3(x_1) dx_1 - P u_3(L) - M u'_3(L) \quad (31)$$

La energía potencial total de la viga es:

$$\Pi(u_3) = \int_0^L \left[ \frac{1}{2} EI \left( \frac{d^2 u_3}{dx^2} \right)^2 dx_1 + q u_3 \right] + P u_3(L) + M u'_3(L) \quad (32)$$

Es la expresión que dimos el primer día de clase.