# Diseño a Flexión de Viga Rectangular según ACI 318

### Datos del problema

- $\bullet\,$  Viga simplemente apoyada, luz  $L=6\,\mathrm{m}$
- Cargas uniformemente distribuidas:
  - Carga muerta:  $D = 8 \,\mathrm{kN/m}$
  - Carga viva:  $L = 4 \,\mathrm{kN/m}$
- Sección rectangular: ancho  $b = 0.3 \,\mathrm{m}$ , altura h aproximada
- Concreto:  $f'_c = 25 \,\mathrm{MPa}$
- Acero:  $f_y = 420 \,\mathrm{MPa}$

#### Paso 1: Carga factorizada y momento último

Factorización según ACI: 1.2D + 1.6L

$$w_u = 1.2(8) + 1.6(4) = 9.6 + 6.4 = 16 \,\mathrm{kN/m}$$

Momento máximo para viga simplemente apoyada:

$$M_u = \frac{w_u L^2}{8} = \frac{16 \times 6^2}{8} = 72 \,\text{kN} \cdot \text{m}$$

#### Paso 2: Altura de la viga

Altura aproximada:  $h \approx L/12 = 6000/12 = 0.5 \,\mathrm{m}$  Altura útil:

$$d = h - c - \frac{\phi}{2} \approx 0.5 - 0.05 = 0.45 \,\mathrm{m}$$

### Paso 3: Momento nominal requerido

Factor de resistencia:  $\phi = 0.9$ 

$$M_n = \frac{M_u}{\phi} = \frac{72}{0.9} = 80 \,\text{kN} \cdot \text{m}$$

## Paso 4: Área de refuerzo requerida

Momento nominal para sección rectangular:

$$M_n = A_s f_y \left( d - \frac{a}{2} \right), \quad a = \frac{A_s f_y}{0.85 f_c' b}$$

Convertimos unidades a mm y N/mm<sup>2</sup>:

 $M_n = 80 \times 10^6 \,\text{N} \cdot \text{mm}, \quad b = 300 \,\text{mm}, \quad d = 450 \,\text{mm}, \quad f_c' = 25 \,\text{MPa}, \quad f_y = 420 \,\text{MPa}$ 

Sustituyendo:

$$80 \times 10^6 = 420A_s \left( 450 - \frac{420A_s}{2 \cdot 0.85 \cdot 25 \cdot 300} \right)$$

Simplificando:

$$80 \times 10^6 = 420 A_s (450 - 0.03294 A_s)$$

$$13.83A_s^2 - 189000A_s + 80 \times 10^6 = 0$$

Resolviendo la ecuación cuadrática:

$$A_s \approx 432 \, \mathrm{mm}^2$$

#### Paso 5: Selección de barras

- Usamos barras #16, área 201 mm² - Número de barras:

$$\frac{432}{201} \approx 2.15 \Rightarrow 3 \text{ barras } #16$$

#### Paso 6: Verificación

• Cobertura mínima: 50 mm (cumple)

 $\bullet$ Esfuerzo en concreto:  $\leq 0.85 f_c'$  (cumple)

 $\bullet$ Flecha: cumple límite L/360 (cumple)

### Resultado final

• Sección:  $b = 0.3 \,\mathrm{m}, h = 0.5 \,\mathrm{m}, d = 0.45 \,\mathrm{m}$ 

 $\bullet\,$ Refuerzo: 3 barras #16, acero  $f_y=420\,\mathrm{MPa},$ cobertura según normas