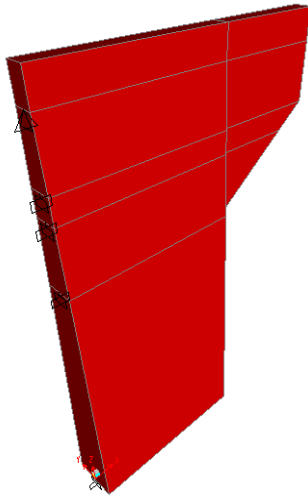


PUENTE SICRE

Diseño del Muro Lateral

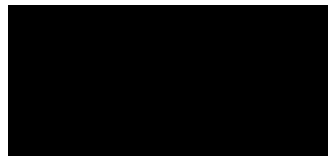


$$h := 7.46\text{m}$$

$$\gamma_s := 19 \frac{\text{kN}}{\text{m}^3}$$

$$h_{eq} = 0.6\text{m}$$

$$sc = 11.4 \frac{\text{kN}}{\text{m}^2}$$



ángulo de fricción interna

$$\phi := 32\text{deg}$$

ángulo del relleno con la horizontal

$$\beta := 0\text{deg}$$

ángulo de fricción entre relleno y muro

$$\delta := 30\text{deg}$$

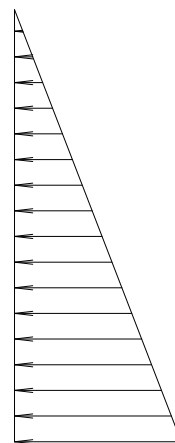
ángulo que forma el respaldo del muro respecto a la horizontal

$$\theta := 85.43\text{deg}$$

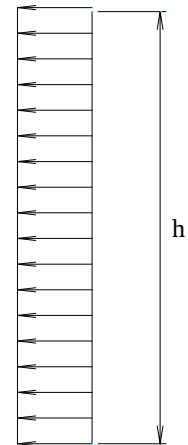
coeficiente de empuje de reposo

$$k_o := 1 - \sin(\phi)$$

$$k_o = 0.470$$



$$\gamma_s \cdot k_o \cdot h$$



$$sc \cdot k_o$$

Coeficiente de empuje activo

$$k_a := \frac{(\sin(\theta + \phi))^2}{(\sin(\theta))^2 \cdot \sin(\theta - \delta) \cdot \left(1 + \sqrt{\frac{\sin(\phi + \delta) \cdot \sin(\phi - \beta)}{\sin(\theta - \delta) \cdot \sin(\theta + \beta)}}\right)^2}$$

$$k_a = 0.313$$

presión inferior

$$p_{inferior} := \gamma_s \times k_o \times h + sc \times k_o$$

$$p_{inferior} = 71.988 \frac{\text{kN}}{\text{m}^2}$$

$$p_{superior} := sc \times k_o$$

$$p_{superior} = 5.359 \frac{\text{kN}}{\text{m}^2}$$

para el ingreso de cargas en el SAP2000

$$\text{Value} = Ax + By + Cz + D$$

el valor de la presión es independiente de x e y

$$\text{Value} = C \cdot z + D$$

cuando

$$z := 0$$

$$\text{Value} := p_{inferior}$$

$$D := \text{Value}$$

$$D = 71.988 \frac{\text{kN}}{\text{m}^2}$$

$$z := h$$

$$\text{Value} := p_{superior}$$

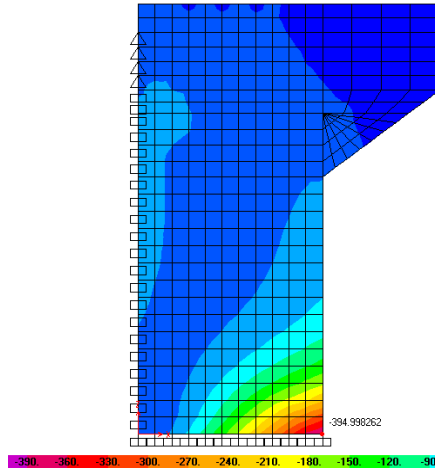
$$C := \frac{(\text{Value} - D)}{z}$$

$$C = -8.932 \frac{\text{kN}}{\text{m}^3}$$

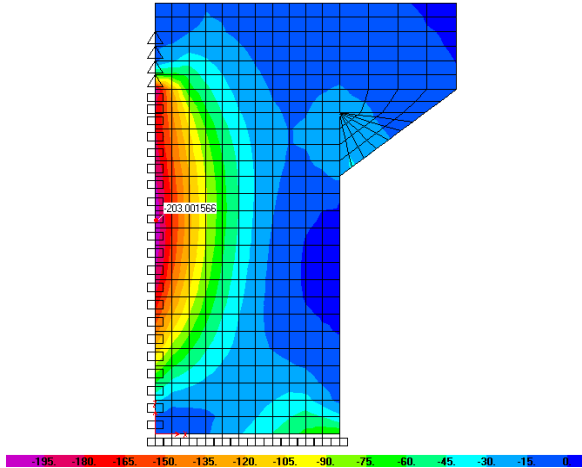
coeficiente de mayoraciòn

$$\gamma_Q := 1.35 \rightarrow 1.35$$

Superficie de Momento vertical



Superficie de Momento horizontal



$$f_y := 420 \frac{\text{N}}{\text{mm}^2} \quad \gamma_s := 1.0$$

$$f_c := 21 \text{MPa} \quad \gamma_c := 1.0$$

$$c := 0.05 \text{m} \quad (\text{recubrimiento})$$

Refuerzo Vertical Negativo (trasdos) en la base $z=0\text{m}$

canto al pie del muro

$$h := 0.86 \text{m}$$

$$M_{d_{neg1}} := 395.0 \text{kN}\cdot\text{m}$$

$$d := h - c - \frac{5}{8} \text{in} - 0.5 \cdot \phi_1$$

$$d = 0.785 \text{m} \quad b := 100 \text{cm}$$

$$\phi := 0.9$$

$$a_1 := d - \sqrt{d^2 - 2 \cdot \frac{M_{d_{neg1}}}{0.85 \cdot f_c \cdot \phi \cdot b}} \quad a_1 = 3.199 \text{cm}$$

$$A_{s_{neg1}} := \frac{M_{d_{neg1}}}{\phi \cdot f_y \cdot \left(d - \frac{a_1}{2}\right)} \quad A_{s_{neg1}} = 13.6 \text{cm}^2$$

Refuerzo mínimo

$$A_{s_{min}} = 14.7 \text{cm}^2$$

$$A_{s_{neg1}} := \max\left(A_{s_{neg1}}, \min\left(A_{s_{min}}, \frac{4}{3} A_{s_{neg1}}\right)\right)$$

$$A_{s_{neg1}} = 14.72 \text{cm}^2$$

$$\phi_1 = \frac{3}{4} \text{ in}$$

$$\text{esp} := \frac{0.25\pi \phi_1^2 \cdot 1 \text{ m}}{A_{s_neg1}}$$

$$s_{tr} := 15 \text{ cm}$$



Refuerzo Vertical Positivo (intrados)

$$A_{s_suministrado} = 19.002 \text{ cm}^2$$

$$A_{s_pos} := 0.30 A_{s_suministrado}$$

$$A_{s_pos} = 5.7 \text{ cm}^2$$

$$\phi_3 := \frac{1}{2} \text{ in}$$

$$\text{esp} := \frac{0.25\pi \phi_3^2 \cdot 1 \text{ m}}{A_{s_pos}}$$

USE $\phi 1/2 @ 20$



Estado Límite de Fisuración

Datos

$$\phi_1 = \frac{3}{4} \text{ in}$$

$$s_{tr} = 15 \text{ cm}$$

(diámetro barra traccionada y paso)

$$M := \frac{M_{d_neg1}}{\gamma_Q}$$

$$M = 292.6 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

(momento actuante no factorado)

$$h = 0.86 \text{ m}$$

Esfuerzo actuante en el acero

$$f_{s_act} = 209.129 \text{ MPa}$$

$$\gamma_c = 0.55$$

$$\beta_s = 1.106$$

$$s = 0.173 \text{ m}$$

$$\text{sep} := \min(300 \text{ mm}, s)$$

$$\text{sep} = 0.17 \text{ m}$$

Refuerzo Vertical Negativo (trasdos)

para $z=1.80\text{m}$

canto del muro

$$h := 0.67\text{m}$$

$$M_{d_{\text{neg2}}} := 72.5\text{kN}\cdot\text{m}$$

$$d := h - c - \frac{5}{8} \text{in} - 0.5 \cdot \phi_2 \quad d = 0.596\text{ m}$$

$$b := 100\text{cm}$$

Refuerzo mínimo

$$A_{s_{\text{min}}} = 11.8\text{ cm}^2$$

$$A_{s_{\text{neg2}}} = 3.238\text{ cm}^2$$

USE

$$A_{s_{\text{neg2}}} = 4.32\text{ cm}^2$$

$$\phi_2 = \frac{5}{8} \text{in}$$

$$\text{esp} := \frac{0.25\pi \phi_2^2 \cdot 1\text{m}}{A_{s_{\text{neg2}}}}$$

$$s_{\text{tr}} := 15\text{cm}$$

(asumimos el mismo espaciamiento para darle continuidad al refuerzo inferior)

Estado Límite de Fisuración

$$M_2 := \frac{M_{d_{\text{neg2}}}}{\gamma_Q} \quad M_2 = 53.7\text{ kN}\cdot\text{m} \quad (\text{momento actuante no factorado})$$

Esfuerzo actuante en el acero

$$f_{s_{\text{act}}} = 72.553\text{ MPa}$$

$$\beta_s = 1.135$$

$$s = 705.482$$

$$\text{sep} := \min(300, s) \quad \text{sep} = 300 \quad \text{mm}$$

Lo que indica que la separación suministrada es adecuada

Refuerzo Horizontal Negativo (trasdos)

$$M_{d_{hz_neg}} := 203.0 \text{ kN}\cdot\text{m}$$

$$h := 0.50 \text{ m}$$



$$A_{s_neg} = 12.6 \text{ cm}^2 \quad A_{s_min} = 7.4 \text{ cm}^2$$

$$A_{s_neg} := \max(A_{s_neg}, A_{s_min}) \quad A_{s_neg} = 12.617 \text{ cm}^2$$

$$\phi_3 := \frac{5}{8} \text{ in}$$

$$esp := \frac{0.25\pi \phi_3^2 \cdot 1 \text{ m}}{A_{s_neg}}$$

$$s_{tr} := 12.5 \text{ cm}$$

$$A_{s_suministrado2} := \frac{0.25\pi \phi_3^2}{s_{tr}}$$

$$A_{s_suministrado2} = 15.835 \frac{\text{cm}^2}{\text{m}}$$

Estado Límite de Fisuración

$$M := \frac{M_{d_{hz_neg}}}{\gamma_Q} \quad M = 150.4 \text{ kN}\cdot\text{m} \quad (\text{momento actuante no factorado})$$



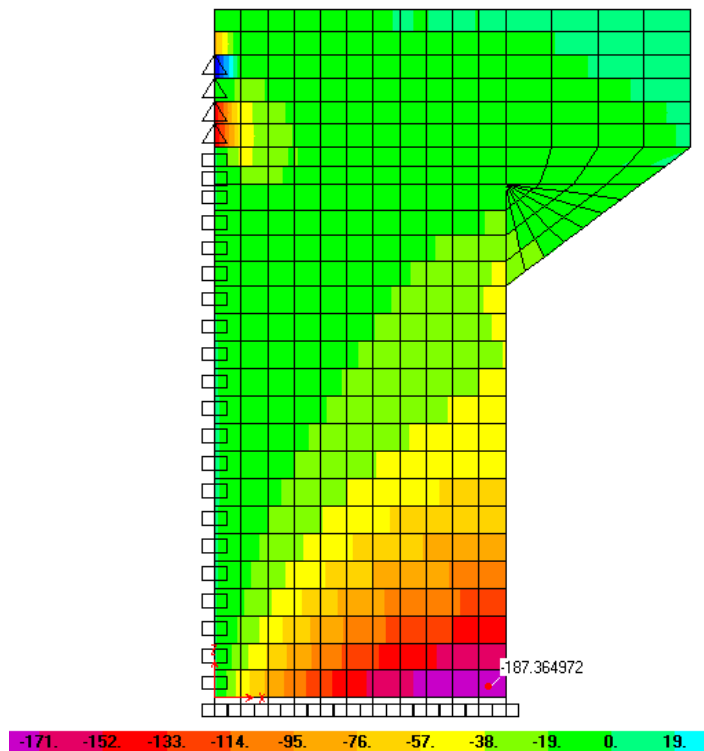
Esfuerzo actuante en el acero

$$f_{s_act} = 232.656 \text{ MPa} \quad d_c = 0.058 \text{ m}$$

$$\beta_s = 1.187 \quad sep = 0.129 \text{ m}$$

luego observamos que la separación suministrada es adecuada

Verificación por Corte



$$V_u := 187.35 \text{ kN}$$

$$h = 0.86 \text{ m}$$

$$d := h - c - \phi_3 - 0.5 \cdot \phi_1$$

$$d = 0.785 \text{ m}$$

$$d_v := \max(0.9 \cdot d, 0.72 \cdot h, d - a_1)$$

$$d_v = 752.61 \text{ mm}$$

$$b_v := 1000 \text{ mm}$$

$$\phi_f := 0.9$$

$$\phi_c := 0.9$$



$$\epsilon_x = 1.564 \times 10^{-3} \quad s_{xe} = 636.265 \text{ mm}$$

$$\beta := 1.30$$

$$\theta := 56.3 \text{ deg}$$

Valores obtenidos de la tabla 5.8.3.4.2-2

$$V_c := 0.083 \cdot \beta \cdot b_v \cdot \frac{d_v \cdot N}{\text{mm}^2} \sqrt{f_c} \quad V_c = 372.136 \text{ kN}$$

Nota = "Por inspección, observamos que no se requiere refuerzo de corte"



Segun AASHTO 5.8.3.5 se debe verificar la demanda adicional de en el refuerzo longitudinal causado por la fuerza de corte.

$$\text{Demanda} := \frac{M_{d_{neg1}}}{d_v \cdot \phi_f} + \left(\frac{V_u}{\phi_c} - 0.5 \cdot V_s \right) \cdot \cot(\theta)$$

$$A_{sn} := \frac{\text{Demanda}}{f_y} \quad A_{sn} = 17 \text{ cm}^2$$

$$A_{s_{suministrado}} = 19 \text{ cm}^2$$

(refuerzo suministrado por flexión)