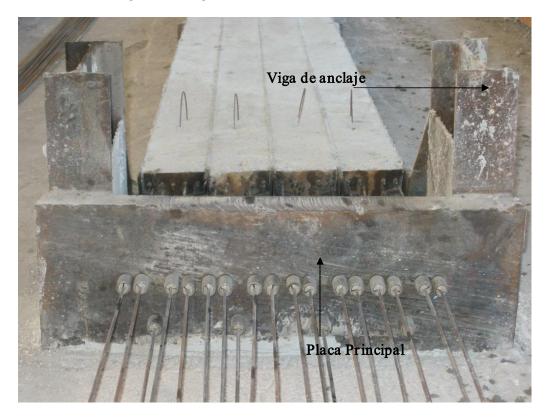
Diseño de sistemas de anclaje para tensado de vigas presforzadas.

Contenido

- Constantes de diseño.
- Fuerza de tensado.
- Cálculo de espesor de placa principal por resistencia.
- Cálculo de espesor de placa principal por deflexión.
- Viga principal de anclaje.
- Cimentación y refuerzo principal.

- 1. Propiedades geométricas de la viga.
- a) Constantes de diseño y fuerza de tensado.

Considerando la configuración siguiente.



Usando Acero A-36 (Esfuerzo elástico de cadencia de 36 kips ó 250 Mpa. Acero ASTM A-36, mediana resistencia para vigas y bases de columnas).

$$f_y = 2,530 \, kg/cm^2$$

Fuerza_de_tensado:

No._de_alambres20

Fuerza_presfuerzo_inicial=2,385kg

 $Fuerza_total = 2,385 \times 20 = 47,700 kg$

 $Ancho_cama = 0.7 m$

$$W \cong \frac{47,700}{0.6} = 79,500 \, kg / m$$

b) Cálculo del espesor de la placa (usando acero A-36).

Ancho_placa = 30cm
$$M_{\text{max}} = \frac{79,500 \times 0.6^{2}}{8} = 3,578kg - m$$

$$F_{b} = 0.75 \cdot F_{y} \approx 1,900kg/cm^{2}$$

$$\sigma = \frac{M \cdot c}{I} = \frac{M}{S}$$

$$S = \frac{M}{\sigma} = \frac{357,800kg - cm}{1900kg/cm^{2}} = 189cm^{3}$$

$$S = \frac{\frac{1}{12}b \cdot h^{3}}{\frac{h}{2}} = \frac{b \cdot h^{2}}{6}$$

$$h = \sqrt[2]{6S/b} = 6.14cm$$

c) Cálculo de espesor de la placa por deflexiones permisibles.

Considerando Deflexión permisible de L / 360;

$$\Delta = \frac{5\omega L^4}{384EI}$$

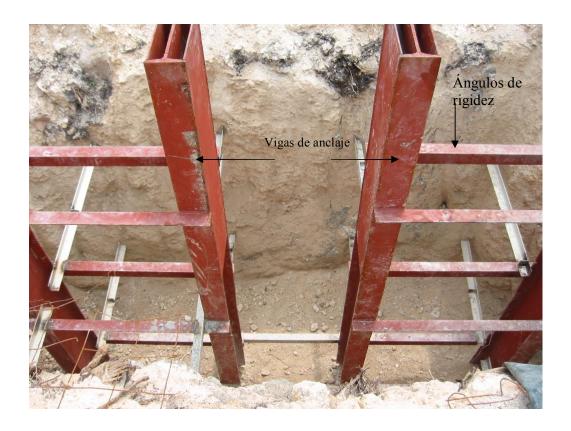
$$\frac{L}{360} = \frac{5\omega L^4}{384EI}$$

$$I = \frac{5\omega L^3 \cdot 360}{384E} = \frac{5 \cdot 795 \cdot (60)^3 \cdot 360}{384 \cdot 2,100,000} = 383.3cm^4$$

$$I = \frac{bh^3}{12}$$

$$h = \sqrt[3]{\frac{12I}{b}} = \sqrt{\frac{12 \cdot 383}{30}} = 5.35cm = 2.1" \Rightarrow 2\frac{1}{2}"$$

d) Elemento vertical del sistema de anclaje (viga de anclaje).



Fuerza de tensado = 47,700 kg

$$\omega_v = \frac{47,700/2}{0.3} = 79,500 \, kg/m$$

$$M = \frac{79500 \cdot (.3)^2}{2} = 3,578 \, kgm$$

$$F_b = 0.6 \, F_v = 0.6 \cdot (2,530) = 1,518 \, kg/cm^2$$

$$S_{xx} = \frac{357,800}{1.518} = 235.7 \, cm^3$$

Seleccionar perfil I.P.R. con un Módulo de Sección mayor o igual al calculado, del manual de AHMSA.

Se recomienda soldar perfiles tipo ángulos para rigidizar y alinear los perfiles antes del colado, de esta manera se asegura su nivelación.

- e) Cimentación del sistema de anclaje
 - a. Datos de diseño, variables y constantes.

T= Fuerza de tensado a la que va sujeta el muerto de concreto (kg)

h= Distancia perpendicular entre el nivel capa superior de cimentación y fuerza de tensado.

W= Peso propio del muerto de concreto.

E= Fuerza de empuje del suelo

D= Profundidad de la cimentación del sistema de anclaje (a lo largo)

B= Ancho de la cimentación del sistema de anclaje.

H= Altura o profundidad de la cimentación.

Asumiendo un suelo con las siguientes características:

$$\delta_{suelo} = 1,900 \, kg/m^3$$

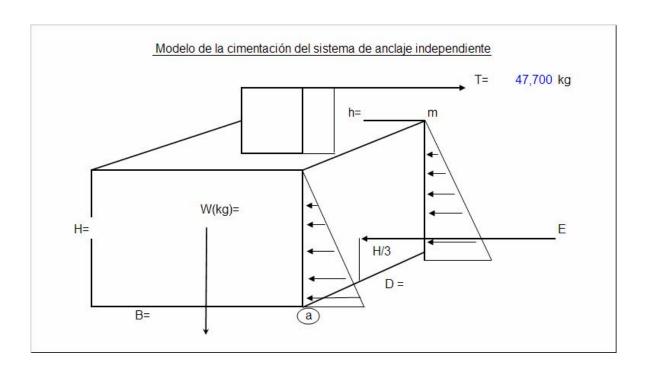
$$\phi = 0.30$$

$$\delta_{concreto} = 2,400 kg/m^3$$

$$K_a = \frac{1 - Sen\phi}{1 + Sen\phi} = 0.33$$

$$K_p = \frac{1}{K_a} = 3$$

b. Modelo asumido del sistema de carga de la cimentación.



Momento de volteo resistente > Momento de volteo actuante

 \Rightarrow Calcular" H"

Momento tensado = Momento W + Momento E

$$T(H+h) = W\frac{B}{2} + E\frac{H}{3}$$

$$T(H+h) = (\gamma_{concreto} \cdot B \cdot D \cdot H) \cdot \frac{B}{2} + \left(\frac{\gamma_{suelo} \cdot K_p \cdot H^2 \cdot D}{2}\right) \cdot \frac{H}{3}$$

$$T(H+h) = \frac{\gamma_{concreto} \cdot H \cdot D \cdot B^2}{2} + \frac{\gamma_{suclo} \cdot K_p \cdot D \cdot H^3}{6}$$

Suponiendo,

$$B = 3.5 m$$

$$D = 2.4 m$$

 $H \ge 2.80m$

c. Dimensiones de la cimentación

Resultados,

Obtenemos una cimentación de las siguientes dimensiones:

B = 3.5 m

D = 2.4 m

H = 2.8 m

Se recomienda adicionar refuerzo mínimo por temperatura como cascarón de la cimentación, siendo este propuesto.

Varilla 3/8" a cada 25 cm en ambos sentidos.

d. Información bibliográfica.

Manual técnico de AHMSA.