

Anexos

ANEXO 1: DATOS

Tabla a1: Factores de fricción para distintos recubrimientos externos [2]

Revestimiento	f
Concreto	1,0
Alquitrán	0,9
Acero bruto	0,8
Acero liso	0,7
Polietileno	0,6
Fusión epóxica bonificada	0,6

Tabla a2: Coeficiente de presión lateral de tierras en reposo (Ko) para diferentes tipos de suelo [2]

Tipo de suelo	Ko	
Tierra suelta	0,5-0,6	
Tierra densa	0,3-0,5	
Arcilla(drenada)	0,5-0,6	
Arcilla(no drenada)	0,8-1,1	
Suelo sobre consolidado	1,0-1,3	



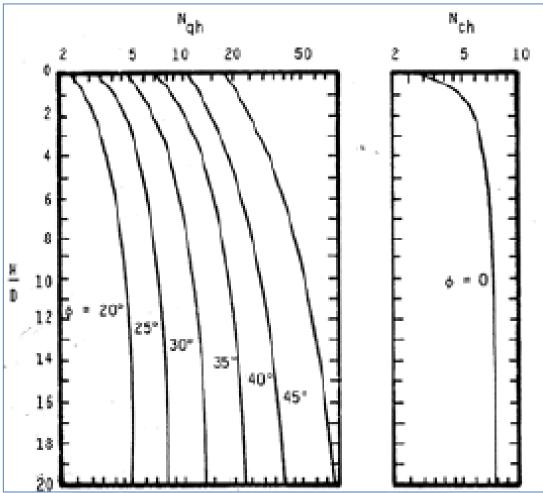


Imagen a1: Factores de capacidad lateral [2]



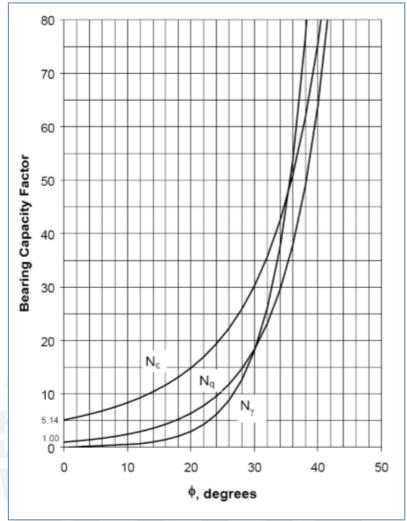


Imagen a2: Factores de capacidad de los suelos para los diferentes valores de fricción del suelo, Gráfica Factor de capacidad vs, Angulo de fricción [2] (Hansen, J, B,, 1961)

Tabla a3: Coeficientes de Ramberg Osgood para distintos tipos de acero(O'Rourke y Liu, 1999)

	Grado-B	X-42	X-52	X-60	X-70
σ _y [Mpa]	227	310	358	413	517
n	10	15	9	10	5,5
r	100	32	10	12	16,6



ANEXO 2: CÁLCULO ANALÍTICO DE LOS EFECTOS LONGITUDINALES SIN VARIACIONES DE PRESIÓN NI TEMPERATURA

El primer paso consiste en la obtención de los desplazamienos que se originan debido a la falla lateral.

Reemplazando el valor del angulo β en 1.12 y 1.13, se obtiene:

$$dx = 0.7m$$

$$dz = 0m$$

De la tabla 2.5, se conoce la resistencia axial del suelo igual a:

$$t_u = 642 \; \frac{kg}{m}$$

A esta fuerza se le multiplica el factor empírico K para obtener el valor de la resistencia axial en la sección curvada, De la expresión 1.17.

$$K = 0.45 \left(\frac{H}{D}\right) + 1.725$$

$$K = 0.45 \left(\frac{1}{0.3556} \right) + 1.725$$

$$K = 3$$

Luego se calcula la resistencia de fricción axial en el sector de curvatura, la cual se obtiene con la expresión 1.18.

$$t_{uc} = t_u \times K$$

$$t_{uc} = 642 \; \frac{kg}{m} \times \; 3$$



$$t_{uc} = 1926 \frac{kg}{m}$$

$$t_{uc} = 18875 \frac{N}{m}$$

El cálculo es un proceso interativo en el que se supone inicialmente un esfuerzo axial de 420MPa.

De la expresión 1.14 se obtiene la fuerza de tracción a la que es sometida la tubería en la falla:

$$F_{axial} = \sigma_{axial} \times As$$

$$F_{axial} = 412MPa \times As$$

$$As = \frac{\pi}{4}(0.3556^2 - (0.3556 - 2 \times 0.0048)^2)$$

$$As = 0.00529m^2$$

$$F_{axial} = 2179480N$$

Luego se procede a encontrar las longitudes necesarias para la transmisión de la resistencia de fricción axial que se debe anular con la fuerza axial de tracción, Con la expresión 1.19.

$$L_1 = L_2 = \frac{F_{axial} - t_{uc} x L_{cL}}{t_u} + L_{cL}$$

$$L_1 = L_2 = \frac{2179480N - 18875 \times 0}{642 \times 9.8} + 0$$

$$L_1 = L_2 = 347m$$

El valor de la longitud entre puntos de anclaje virtual se obtiene usando la expresión 1.20.



$$L_{anclaje} = L_1 + L_2$$

$$L_{anclaje} = 694m$$

El alargamiento total de la tubería calculado en función de su geometría se obtiene con la expresión 1.22.

$$\Delta L_r = \Delta x + \frac{\Delta z^2}{3L_{cL}}$$

$$\Delta L_r = 0.7m$$

Una vez obtenido el alargamiento por geometría se procede a calcular el valor del alargamiento que puede sufrir la tuberia por el material, asi poder compararlo y finalizar la iteración si son semejantes, caso contrario se tiene que probar con otro valor del esfuerzo axial.

Se comienza:

Expresión 1.33.

$$B_{M} = \frac{\sigma_{a}}{SMYS}$$

$$B_{M} = \frac{412MPa}{483 MPa}$$

$$B_{M} = 0.85$$

Expresión 1.29.

$$h_c = \frac{t_{uc}}{A_S \times SMYS}$$

$$h_c = \frac{18875 \frac{N}{m}}{0.00529m^2 \times 483 MPa}$$



$$h_c = 7.4 \times 10^{-3} m^{-1}$$

Expresión 1.34.

$$B_s = B_M - h_c L_{cL}$$

$$B_s = 0.85 - 7.4 \times 10^{-3} m^{-1} \times 0$$

$$B_{\rm s} = 0.85$$

Expresión 1.28.

$$C = \frac{n}{r+1}$$

$$C = \frac{5,5}{1 + 16,6}$$

$$C = 0.3125$$

Expresión 1.25.

$$\Delta \mathcal{L}_c = \varepsilon_{fluencia} \{ L_{cL} \left(\frac{B_M + B_S}{2} \right) + \frac{C}{h_c(r+2)} \left[(B_M)^{r+2} - (B_S)^{r+2} \right] \}$$

$$\Delta \mathcal{L}_c = \frac{483MPa}{203GPa} \{ 0.2 \left(\frac{0.85 + 0.85}{2} \right) + \frac{0.3125}{7.4 \times 10^{-3} (16.6 + 2)} [(0.85)^{16.6 + 2} - (0.85)^{16.6 + 2}] \}$$

$$\Delta L_c = 0$$

Expresión 1.31.

$$L_{SL1} = L_1 - L_{CL}$$

$$L_{sL1} = 346m - 0$$

$$L_{sL1} = 346m$$



Expresión 1.30.

$$h_{s} = \frac{t_{u}}{A_{S} \times SMYS}$$

$$h_s = \frac{642 \times 9,81 \frac{N}{m}}{0,00529m^2 \times 483MPa}$$

$$h_s = 0.00246m^{-1}$$

Expresión 1.35.

$$B_{I,1} = B_{\rm s} - h_{\rm s} L_{{\rm s}I,1}$$

$$B_{L1} = 0.85 - 0.00246m^{-1} \times 346m = 0$$

Expresión 1.26.

$$\Delta L_{s1} = \varepsilon_{fluencia} \{ L_{sL1} \left(\frac{B_s + B_{L1}}{2} \right) + \frac{C}{h_s(r+2)} [(B_s)^{r+2} - (B_{L1})^{r+2}] \}$$

$$\Delta L_{s1} = \frac{{}^{483MPa}}{{}^{203GPa}} \{41,4m \left(\frac{{}^{0,1-0}}{2}\right) + \frac{{}^{0,3125}}{{}^{0,00246(16.6+2)}} [(0,1)^{16,6+2} - (0)^{16,6+2}] \}$$

$$\Delta L_{s1} = 0.35m$$

Expresión 1.32.

$$L_{sL2} = L_2 - L_{cL}$$

$$L_{sL2} = 346m - 0$$

$$L_{sL2} = 346m$$

Expresión 1.36.

$$B_{L2} = B_{S} - h_{S}L_{SL2}$$

$$B_{L2} = 0.85 - 2.46x10^{-3}m^{-1} \times 0.32m = 0$$



Expresión 1.27.

$$\Delta L_{s2} = \varepsilon_{fluencia} \{ L_{sL2} \left(\frac{B_s + B_{L2}}{2} \right) + \frac{C}{h_s(r+2)} [(B_s)^{r+2} - (B_{L2})^{r+2}] \}$$

$$\Delta L_{s2} = \frac{483 \ MPa}{203 GPa} \Big\{ 346m \left(\frac{0,85-0}{2} \right) + \frac{0,3125}{2,46 \times 10^{-3} (16,6+2)} [(0,85)^{r+2} - 0)^{r+2}] \Big\}$$

$$\Delta L_{s2} = 0,35$$

Expresión 1.24.

$$\Delta L = \Delta L_{s1} + \Delta L_{s2} + 2\Delta L_{c}$$

$$\Delta L = 0.35 + 0.35 + 2 \times 0 = 0.7m$$

El alargarmiento total permitido por el material es de 0,7 el cual es igual al alargamiento que se origina por la geometría, entonces el proceso iterativo termina.

En la tabla a4 se encuentran los valores de los coeficientes n y r, Respectivamente son n = 5,5 y r = 16,6 para el acero X70.

De la expresion 1.38. se obtiene:

$$\varepsilon_{axial} = \frac{\sigma_a}{E} \left[1 + \frac{n}{1+r} \left(\frac{\sigma_a}{\sigma_Y} \right)^r \right]$$

$$\varepsilon_{axial} = \frac{412MPa}{203GPa} \left[1 + \frac{5.5}{1+16.6} \left(\frac{412MPa}{483 \text{ MPa}} \right)^{16.6} \right]$$

$$\varepsilon_{axial} = 0.2\%$$



ANEXO 3: CÁLCULO ANALÍTICO DE LOS EFECTOS LATERALES SIN VARIACIONES DE PRESIÓN NI TEMPERATURA

El primer paso consiste en la obtención de los desplazamienos que se originan debido a la falla lateral.

Reemplazando el valor del angulo β en 1.12 y 1.13 se obtiene:

$$\Delta x = 0n$$

$$\Delta z = 0.7m$$

De la tabla 2.5. se conoce la resistencia axial del suelo igual a:

$$t_u = 642 \; \frac{kg}{m}$$

A esta fuerza se le multiplica el factor empírico K para obtener el valor de la resistencia axial en la sección curvada, De la expresión 1.17.

$$K = 0.45 \left(\frac{H}{D}\right) + 1.725$$

$$K = 0.45 \left(\frac{1}{0.3556} \right) + 1.725$$

$$K = 3$$

Luego se calcula la resistencia de fricción axial en el sector de curvatura, la cual se obtiene con la expresión 1.18.

$$t_{uc} = t_u \times K$$

$$t_{uc} = 642 \; \frac{kg}{m} \times \; 3$$



$$t_{uc} = 1926 \frac{kg}{m}$$

$$t_{uc} = 18875 \frac{N}{m}$$

El cálculo es un proceso interativo en el que se supone inicialmente un esfuerzo axial de 128MPa.

De la expresión 1.14 se obtiene la fuerza de tracción a la que es sometida la tubería en la falla:

$$F_{axial} = \sigma_{axial} \times As$$

$$F_{axial} = 128MPa \times As$$

$$As = \frac{\pi}{4}(0.3556^2 - (0.3556 - 2 \times 0.0048)^2)$$

$$As = 0.00529m^2$$

$$F_{axial} = 677120N$$

Luego se procede a calcular el radio de curvatura para ello se usa la expresión 1.21 y el valor de Pu que se encuentra en la tabla 2.5.

$$R_{cL} = \frac{F_{axial}}{P_{II}}$$

$$R_{cL} = \frac{677120N}{6558 \frac{kg}{m} \times 9,81}$$

$$R_{cL} = 10.5m$$

Una vez calculado el radio de curvatura se calcula la longitud proyectada L_{cL} , de la sección curvada con el uso de la expresión 1.30.



$$L_{cL} = (R_{cL}\delta_h sen\beta)^{1/2}$$

$$L_{cL} = (10.5m \times 0.7m)^{\frac{1}{2}}$$

$$L_{cL} = 2.7m$$

Luego se procede a encontrar las longitudes necesarias para la transmisión de la resistencia de fricción axial que se debe anular con la fuerza axial de tracción, Con la expresión 1.19.

$$L_1 = L_2 = \frac{F_{axial} - t_{uc} x L_{cL}}{t_u} + L_{cL}$$

$$L_1 = L2 = \frac{677120N - 18875\frac{N}{m} \times 2,7m}{642\frac{kg}{m} \times 9,81} + 2,7m$$

$$L_1 = L_2 = 102m$$

El valor de la longitud del tamo de tubería minimo para el análisis obtiene usando la expresion 1.20.

$$L_{anclaje} = L_1 + L_2$$

$$L_{anclaje}=204m\,$$

El alargamiento total de la tubería calculado en función de su geometría se obtiene con la expresión 1.22.

$$\Delta L_r = \Delta x + \frac{\Delta z^2}{3L_{cL}}$$

$$\Delta L_r = 0 + \frac{0.7^2 m^2}{3 \times 2.7 m}$$

$$\Delta L_r = 0.06m$$

TESIS PUCP



Una vez obtenido el alargamiento por geometría se procede a calcular el valor del alargamiento permitido por el material de la tubería para asi poder compararlo y finalizar la iteración si son semejantes, caso contrario se tiene que probar con otro valor del esfuerzo axial.

Se comienza:

Expresión 1.33.

$$B_M = \frac{\sigma_a}{SMYS}$$

$$B_M = \frac{128MPa}{483 MPa}$$

$$B_M = 0.26$$

Expresión 1.29.

$$h_c = \frac{t_{uc}}{A_S \times SMYS}$$

$$= \frac{18875 \frac{N}{m}}{0,00529m^2 \times 483 MPa}$$

$$h_c = 7,37 \times 10^{-3} m^{-1}$$

Expresión 1.34.

$$B_S = B_M - h_c L_{cL}$$

$$B_S = 0.26 - 7.37 \times 10^{-3} m^{-1} \times 2.7 m$$

$$B_S = 0.245$$

Expresión 1.28.



$$C = \frac{n}{r+1}$$

$$C = \frac{5,5}{1 + 16,6}$$

$$C = 0.3125$$

Expresión 1.25.

$$\Delta L_{c} = \varepsilon_{fluencia} \{ L_{cL} \left(\frac{B_{M} + B_{S}}{2} \right) + \frac{C}{h_{c}(r+2)} \left[(B_{M})^{r+2} - (B_{S})^{r+2} \right] \}$$

$$\Delta L_c = \frac{_{483\,MPa}}{_{203GPa}} \{ 2.7 \left(\frac{_{0.26+0.245}}{^2} \right) + \frac{_{0.3125}}{_{7.37\times10^{-3}m^{-1}(16.6+2)}} [(0.26)^{16.6+2} - (0.245)^{16.6+2}] \}$$

$$\Delta L_c = 0.0016m$$

Expresión 1.31.

$$L_{sL1} = L_1 - L_{cL}$$

$$L_{SL1} = 102m - 2.7m$$

$$L_{sL1} = 99,4m$$

Expresión 1.30.

$$h_{s} = \frac{t_{u}}{A_{S} \times SMYS}$$

$$h_s = \frac{642,02x9,81\frac{N}{m}}{0,00529m^2 \times 483MPa}$$

$$h_s = 0.00246m^{-1}$$

Expresión 1.35.

$$B_{L1} = B_{s} - h_{s}L_{sL1}$$



$$B_{L1} = 0.245 - 0.00246m^{-1} \times 99.4m = 0$$

Expresión 1.26.

$$\Delta \mathcal{L}_{s1} = \varepsilon_{fluencia} \{ L_{sL1} \left(\frac{B_s + B_{L1}}{2} \right) + \frac{C}{h_s (r+2)} [(B_s)^{r+2} - (B_{L1})^{r+2}] \}$$

$$\Delta \mathcal{L}_{s1} = \frac{483\,MPa}{203GPa} \{99,4m \left(\frac{0,245-0}{2}\right) + \frac{0,3125}{0,00246(16,6+2)} [(0,7)^{16,6+2} - (0)^{16,6+2}] \}$$

$$\Delta L_{s1} = 0.029m$$

Expresión 1.32.

$$L_{sL2} = L_2 - L_{cL}$$

$$L_{SL2} = 102m - 2.7m$$

$$L_{sL2} = 99,3m$$

Expresión 1.36.

$$B_{L2} = B_s - h_s L_{sL2}$$

$$B_{L2} = 0.245 - 2.46x10^{-3}m^{-1} \times 99.3m = 0$$

Expresión 1.27.

$$\Delta L_{s2} = \varepsilon_{fluencia} \{ L_{sL2} \left(\frac{B_s + B_{L2}}{2} \right) + \frac{C}{h_s (r+2)} [(B_s)^{r+2} - (B_{L2})^{r+2}] \}$$

$$\Delta L_{s2} = \frac{483 \text{ MPa}}{203 GPa} \Big\{ 99.3 m \Big(\frac{0.245 - 0}{2} \Big) + \frac{0.3125}{2.46 \times 10^{-3} m^{-1} (16.6 + 2)} [(0.245)^{r+2} - 0)^{r+2}] \Big\}$$

$$\Delta L_{s2} = 0.029$$

Expresión 1.24.

$$\Delta L = \Delta L_{s1} + \Delta L_{s2} + 2\Delta L_c$$



$$\Delta L = 0.061m$$

Debido a que la elongación dado por la geometría de la tubería es 0,06m es muy cercana a la elongación permitida por el material de la tubeía, 0,061m, Entonces, el cálculo iterativo se detiene y se anota el valor del esfuerzo axial supuesto,

Finalmente se calculan las deformación unitaria de flexión y axial.

De la expresión 1.37 se obtiene:

$$\varepsilon_b = \frac{D}{2R_{cL}}$$

$$\varepsilon_b = \frac{0,3556}{2 \times 10,5}$$

$$\varepsilon_b = 1,69\%$$

En la tabla a4 se encuentran los valores de los coeficientes n y r, Respectivamente son n = 5,5 y r = 16,6 para el acero X70.

De la expresión 1.38 se obtiene:

$$\varepsilon_{axial} = \frac{\sigma_a}{E} \left[1 + \frac{n}{1+r} \left(\frac{\sigma_a}{\sigma_Y} \right)^r \right]$$

$$\varepsilon_{axial} = \frac{128MPa}{203GPa} [1 + \frac{5.5}{1 + 16.6} (\frac{128MPa}{483 \text{ MPa}})^{16.6}]$$

$$\varepsilon_{axial} = 0.06\%$$



ANEXO 4: CÁLCULO ANALÍTICO DE LOS EFECTOS AXIALES Y LATERALES SIN VARIACIONES DE PRESIÓN NI TEMPERATURA,

El primer paso consiste en la obtención de los desplazamienos que se originan debido a la falla lateral.

Reemplazando el valor del angulo β en 1.12 y 1.13, se obtiene:

$$\Delta x = 0.49m$$

$$\Delta z = 0.49m$$

De la tabla 2.5, se conoce la resistencia axial del suelo igual a:

$$t_u = 642 \; \frac{kg}{m}$$

A esta fuerza se le multiplica el factor empírico K para obtener el valor de la resistencia axial en la sección curvada. De la expresión 1.17.

$$K = 0.45 \left(\frac{H}{D}\right) + 1.725$$

$$K = 0.45 \left(\frac{1}{0.3556} \right) + 1.725$$

$$K = 3$$

Luego se calcula la resistencia de fricción axial en el sector de curvatura, la cual se obtiene con la expresión 1.18.

$$t_{uc} = t_u \times K$$

$$t_{uc} = 642 \; \frac{kg}{m} \times \; 3$$



$$t_{uc} = 1926 \frac{kg}{m}$$

$$t_{uc} = 18875 \frac{N}{m}$$

El cálculo es un proceso interativo en el que se supone inicialmente un esfuerzo axial de 363MPa.

De la expresión 1.14 se obtiene la fuerza de tracción a la que es sometida la tubería en la falla:

$$F_{axial} = \sigma_{axial} \times As$$

$$F_{axial} = 363MPa \times As$$

$$As = \frac{\pi}{4}(0.3556^2 - (0.3556 - 2 \times 0.0048)^2)$$

$$As = 0.00529m^2$$

$$F_{axial} = 1920270N$$

Luego se procede a calcular el radio de curvatura para ello se usa la expresión 1.21 y el valor de Pu que se encuentra en la tabla 2.5.

$$R_{cL} = \frac{F_{axial}}{P_{II}}$$

$$R_{cL} = \frac{1920270N}{6558 \frac{kg}{m} \times 9,8}$$

$$R_{cL} = 30m$$

Una vez calculado el radio de curvatura se calcula la longitud proyectada L_{cL} , de la sección curvada con el uso de la expresión 1.30.



$$L_{cL} = (R_{cL}\delta_h sen\beta)^{1/2}$$

$$L_{cL} = (30m \times 0.7m)^{\frac{1}{2}}$$

$$L_{cL} = 3.8m$$

Luego se procede a encontrar las longitudes necesarias para la transmisión de la resistencia de fricción axial que se debe anular con la fuerza axial de tracción, Con la expresión 1.19.

$$L_1 = L_2 = \frac{F_{axial} - t_{uc} x L_{cL}}{t_u} + L_{cL}$$

$$L_1 = L2 = \frac{1920270N - 18875\frac{N}{m} \times 3,8m}{642\frac{kg}{m} \times 9,81} + 3,8m$$

$$L_1 = L_2 = 297,2m$$

El valor de la longitud entre puntos de anclaje se obtiene usando la expresion 1.20.

$$L_{anclaje} = L_1 + L_2$$

$$L_{anclaje} = 594,4m$$

El alargamiento total de la tubería calculado en función de su geometría se obtiene con la expresión 1.22.

$$\Delta L_r = \Delta x + \frac{\Delta z^2}{3L_{cL}}$$

$$\Delta L_r = 0.495m + \frac{0.495^2 m^2}{3 \times 3.8m}$$

$$\Delta L_r = 0.516m$$

TESIS PUCP



Una vez obtenido el alargamiento por geometría se procede a calcular el valor del alargamiento máximo permitido por el material de la tubería para asi poder compararlo y finalizar la iteración si son semejantes, caso contrario se tiene que probar con otro valor del esfuerzo axial.

Se comienza:

Expresión 1.33.

$$B_M = \frac{\sigma_a}{SMYS}$$

$$B_M = \frac{363MPa}{483MPa}$$

$$B_M = 0.75$$

Expresión 1.37.

$$h_c = \frac{t_{uc}}{A_S \times SMYS}$$

$$h_c = \frac{18875 \frac{N}{m}}{0,00529 m^2 \times 483 \ MPa}$$

$$h_c = 7.37 \times 10^{-3} m^{-1}$$

Expresión 1.34.

$$B_S = B_M - h_c L_{cL}$$

$$B_s = 0.75 - 7.37 \times 10^{-3} m^{-1} \times 0.2m$$

$$B_s = 0.72$$

Expresión 1.28.

$$C = \frac{n}{r+1}$$



$$C = \frac{5,5}{1 + 16,6}$$

$$C = 0.3125$$

Expresión 1.25.

$$\Delta L_{c} = \varepsilon_{fluencia} \{ L_{cL} \left(\frac{B_{M} + B_{S}}{2} \right) + \frac{C}{h_{c}(r+2)} [(B_{M})^{r+2} - (B_{S})^{r+2}] \}$$

$$\Delta L_c = \frac{483 \, MPa}{203 GPa} \{3.8 m \left(\frac{0.75 + 0.72}{2}\right) + \frac{0.3125}{7.37 \times 10^{-3} m^{-1} (16.6 + 2)} [(0.75)^{16.6 + 2} - (0.72)^{16.6 + 2}] \}$$

$$\Delta L_c = 0.0067 m$$

Expresión 1.31.

$$L_{sL1} = L_1 - L_{cL}$$

$$L_{sL1} = 41,6m - 0,2m$$

$$L_{sL1} = 294m$$

Expresión 1.30.

$$h_{s} = \frac{t_{u}}{A_{S} \times SMYS}$$

$$h_s = \frac{642 \frac{kg}{m} \times 9,81}{0,00529m^2 \times 483MPa}$$

$$h_s = 0.00246 m^{-1}$$

Expresión 1.35.

$$B_{L1} = B_s - h_s L_{sL1}$$

$$B_{L1} = 0.72 - 0.00246m^{-1} \times 294m = 0$$

Expresión 1.26.



$$\Delta L_{s1} = \varepsilon_{fluencia} \{ L_{sL1} \left(\frac{B_s + B_{L1}}{2} \right) + \frac{C}{h_s (r+2)} [(B_s)^{r+2} - (B_{L1})^{r+2}] \}$$

$$\Delta L_{s1} = \frac{483 \, MPa}{203 GPa} \{41,4m \left(\frac{0,72-0}{2}\right) + \frac{0,3125}{0,00246 m^{-1} (16,6+2)} [(0,72)^{16,6+2} - (0)^{16,6+2}] \}$$

$$\Delta L_{s1} = 0.25m$$

Expresión 1.32.

$$L_{sL2} = L_2 - L_{cL}$$

$$L_{sl,2} = 41,6m - 0,2m$$

$$L_{sL2} = 293,4m$$

Expresión 1.36.

$$B_{L2} = B_s - h_s L_{sL2}$$

$$B_{L2} = 0.7 - 2.46x10^{-3}m^{-1} \times 293.4m = 0$$

Expresión 1.27.

$$\Delta L_{s2} = \varepsilon_{fluencia} \{ L_{sL2} \left(\frac{B_s + B_{L2}}{2} \right) + \frac{C}{h_s (r+2)} [(B_s)^{r+2} - (B_{L2})^{r+2}] \}$$

$$\Delta \mathcal{L}_{s2} = \frac{483 \, MPa}{203 \, GPa} \left\{ 41.4m \left(\frac{0.7 - 0}{2} \right) + \frac{0.3125}{2.46 \times 10^{-3} m^{-1} (16.6 + 2)} \left[(0.7)^{r+2} - 0 \right]^{r+2} \right\}$$

$$\Delta L_{s2} = 0.0289m$$

Expresión 1.24.

$$\Delta L = \Delta L_{s1} + \Delta L_{s2} + 2\Delta L_c$$

$$\Delta L = 0.52m$$



Debido a que la elongación total dada por la geometría, 0,516m es muy cercano a la elongación máxima permitida por la tubería 0,52m el cálculo iterativo se detiene y se anota el valor del esfuerzo axial supuesto.

Finalmente se calculan las deformación unitaria de flexión y axial.

De la expresión 1.37 se obtiene:

$$\varepsilon_b = \frac{D}{2R_{cL}}$$

$$\varepsilon_b = \frac{0,3556}{2 \times 29.8}$$

$$\varepsilon_b = 0.59\%$$

En la tabla a4 se encuentran los valores de los coeficientes n y r. Respectivamente son n = 5,5 y r = 16,6 para el acero X70.

De la expresion 1.38 se obtiene:

$$\varepsilon_{axial} = \frac{\sigma_a}{E} \left[1 + \frac{n}{1+r} \left(\frac{\sigma_a}{\sigma_Y} \right)^r \right]$$

$$\varepsilon_{axial} = \frac{363MPa}{203GPa} \left[1 + \frac{5,5}{1 + 16,6} \left(\frac{363MPa}{483 \text{ MPa}} \right)^{16,6} \right]$$

$$\varepsilon_{axial} = 0.179\%$$



ANEXO 5: RESORTE AXIAL

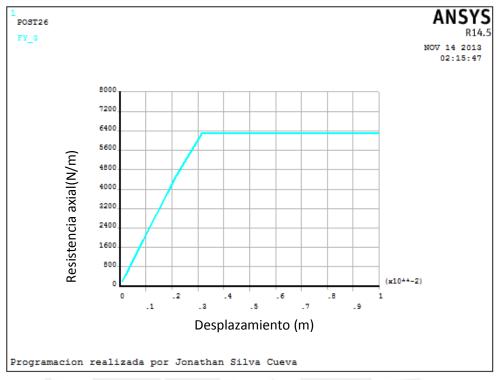


Imagen a3. Curva Resistencia axial del suelo vs Desplazamiento

ANEXO 6: RESORTE LATERAL

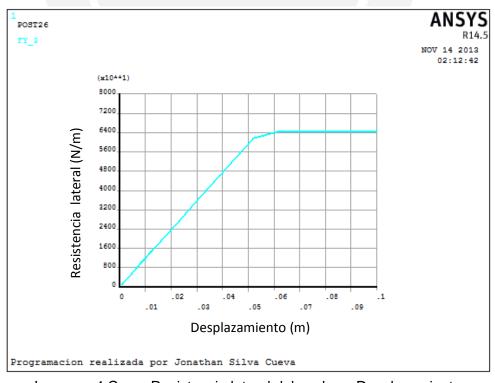


Imagen a4 Curva Resistencia lateral del suelo vs Desplazamiento



ANEXO 7: RESORTE VERTICAL SUPERIOR

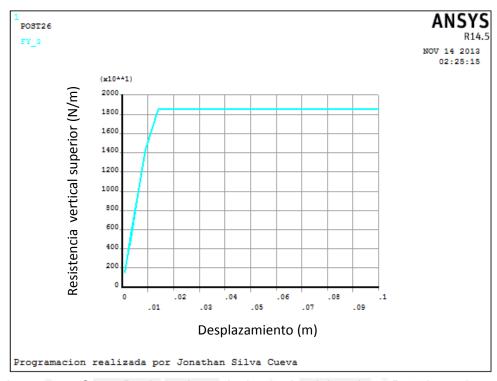


Imagen a5 Curva Resistencia vertical superior del suelo vs Desplazamiento

ANEXO 8: RESORTE VERTICAL INFERIOR

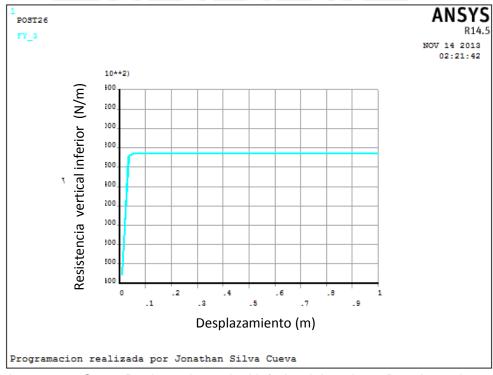


Imagen a6 Curva Resistencia vertical inferior del suelo vs Desplazamiento



ANEXO 9: CÓDIGO IMPLEMENTADO EN APDL MECHANICAL

Finish /clear,all /TITLE, Programación realizada por Jonathan Silva Cueva /UNITS,MKS ! MKS system (m,kg,s,deg C)

ETAPA DEL PRE-PROCESADOR

/prep7

DEFINICIÓN DE PARÁMETROS

módulo_de_elasticidad = (483E6/0.0024)

Nu = 0.3

densidad = 7850 espesor=0.0048

KEYOPT,2,4,1

díametro_exterior=0.3556

! Módulo_de_elasticidad(N/m^2)

! Coeficiente de Poisson

! Densidad (Kg/m^3)

! Espesor(m)

! Díametro_exterior(m)

CREACIÓN DE ELEMENTOS

ET, 1,PIPE288 ! Elemento 1 - PIPE288 KEYOPT,1,3,2 ! Funcion de forma cuadrática

KEYOPT,1,4,1 ! Espesor delgado

ET, 2,COMBIN39 ! Elemento 2 – combin39 vertical KEYOPT,2,1,0 ! Descarga sobre la misma curva

! X,Y,Z Grado de libertad

ET, 3, COMBIN39 ! Elemento 3 – combin39 vertical

KEYOPT,3,1,0 ! Descarga sobre la misma curva

KEYOPT,3,4,1 ! X,Y,Z Grado de libertad

ET, 4,COMBIN39 ! Elemento 4 – combin39 lateral

KEYOPT,4,1,0 ! Descarga sobre la misma curva KEYOPT,4,4,1 ! X,Y,Z Grado de libertad

ET, 5,COMBIN39 ! Elemento 5 – combin39 axiales

KEYOPT,5,1,0 ! Descarga sobre la misma curva

KEYOPT,5,4,1 ! X,Y,Z Grado de libertad

CREACIÓN DE CONSTANTES REALES

sectype,1,pipe

secdata, diametro_exterior, espesor, 24

PROPIEDAD DE LOS RESORTES

r,2,0,0,0.011778,18578.178,100,18578.178,, r,3,0,0,0.03556,173939.15,100,173939.15,,

r,4,0,0,0.054224,64334.961,100,64334.961,,

r,5,0,0,0.003,6298.02,100,6298.02,

¡vertical superior ¡vertical inferior ¡lateral ¡axial



PROPIEDADES DE MATERIAL

MPTEMP,1,0,20 elasticidad mp,ex, 1, modulo_de_elasticidad mp,prxy,1, Nu mp,dens,1, densidad ! Define temperatura para el modulo de

GEOMETRÍA

CREACION DE LOS PUNTOS DE LA TUBERÍA

*DO,i,1,701,1 k,i,i,0,0 i=i+1 *ENDDO

CREACIÓN DE LOS PUNTOS DEL RESORTE

RESORTE VERTICAL SUPERIOR

*DO,i,702,1402,1 k,i,i-701,2,0 i=i+1 *ENDDO

RESORTE VERTICAL INFERIOR

*DO,i,1403,2103,1 k,i,i-1402,-2,0 i=i+1 *ENDDO

RESORTE LATERAL

*DO,i,2104,2804,1 k,i,i-2103,0,-2 i=i+1 *ENDDO

RESORTE AXIAL

*DO,i,2805,3505,1 k,i,i-2804-2,0,0 i=i+1 *ENDDO

LINEAS DEL TUBO

*DO,i,1,700,1 l,i,i+1 i=i+1

*ENDDO

LINEAS VERTICAL SUPERIOR



*DO,i,1,701,1 I,i,i+701 i=i+1 *ENDDO

LINEAS VERTICAL INFERIOR

*DO,i,1,701,1 I,i,i+1402 i=i+1 *ENDDO

LINEAS LATERAL

*DO,i,1,701,1 I,i,i+2103 i=i+1 *ENDDO

LINEAS AXIAL

*DO,i,1,701,1 I,i,i+2804 i=i+1 *ENDDO

MALLADO

MALLADO DE LA TUBERÍA

mat,1 type,1 secnum,1 Isel,s,line,,1,700,1 lesize,all,,,1 Imesh,all allsel,all ! Material ID 1 ! Tipo de elemento 1

! Seccion 1

MALLADO DE LOS RESORTES VERTICALES SUPERIORES

type,2 real,2 lsel,s,line,,701,1401,1 lesize,all,,,1 lmesh,all allsel,all

MALLADO DE LOS RESORTES VERTICALES INFERIORES

type,3 real,3



Isel,s,line,,1402,2102,1 lesize,all,,,1 lmesh,all allsel,all

MALLADO DE LOS RESORTES LATERALES

type,4 real,4 lsel,s,line,,2103,2803,1 lesize,all,,,1 lmesh,all allsel,all

MALLADO DE LOS RESORTES AXIALES

type,5 real,5 lsel,s,line,,2804,3504,1 lesize,all,,,1 lmesh,all allsel,all

FINISH /ESHAPE,1 /VIEW,1,1,1,1 /REPLOT FINISH

! Mostrar elementos como sólidos

SOLUCIÓN

/SOLU

SE RESTRINGEN LOS MOVIMIENTOS LATERALES, AXIALES Y VERTICALES DE LOS RESORTES QUE SE UBICAN A LA IZQUIERDA DEL NODO DE FALLA

ALLSEL,ALL NSEL,S,NODE,,702,1052,1 NSEL,A,NODE,,1403,1753,1 NSEL,A,NODE,,2104,2454,1 NSEL,A,NODE,,2805,3155,1 D,All,ALL

SE PROVEE EL MOVIMIENTO VERTICAL DE LOS RESORTES DE LA DERECHA

ALLSEL,ALL NSEL,S,NODE,,1053,1402,1 D,AII,UY,0

ALLSEL,ALL NSEL,S,NODE,,1754,2103,1 D,AII,UY,0



SE PROVEE EL MOVIMIENTO LATERAL DE LOS RESORTES DE LA DERECHA

ALLSEL,ALL NSEL,S,NODE,,2455,2804,1 D,AII,UZ,0

SE PROVEE EL MOVIMIENTO AXIAL DE LOS RESORTES DE LA DERECHA

ALLSEL,ALL NSEL,S,NODE,,3156,3505,1 D,AII,UX,0.7

DELTIM,1,0,0 OUTRES,ERASE OUTRES,ALL,ALL TIME,1

ALLSEL SOLVE SAVE FINISH