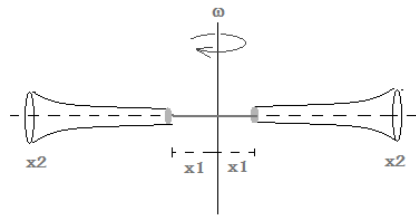


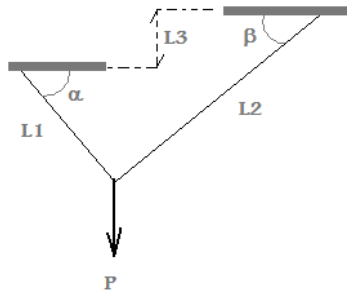
# Tracción y compresión. Elástica en una dimensión

28 de marzo de 2007

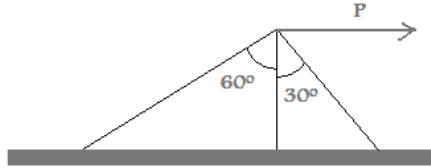
1. Una barra cilíndrica de sección circular variable, gira a una velocidad angular  $\omega$  constante, como indica la figura. Si  $\mathbf{E}$ ,  $\rho$  son constantes, ¿cómo tendría que variar la sección para que la tensión permanezca constante?.



2. Calcule el desplazamiento del punto de aplicación de la fuerza.

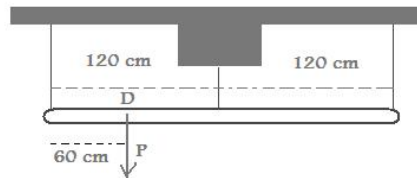


3. Una carga horizontal  $P$  está soportada por una palomilla formada por tres barras de acero dispuestas en un plano vertical como en la figura. Cada barra tiene una sección transversal de  $6\text{cm}^2$ . Calcule la carga de trabajo de seguridad, si  $\sigma_{fluencia} = 2800\text{Kg/cm}^2$  y  $n=2$ . (Sol:  $P_w = 11475\text{Kg}$ )

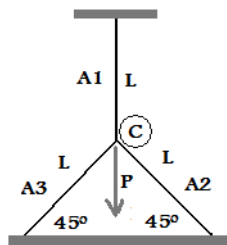


4. Si las áreas de la sección transversal de las barras inclinadas de la figura anterior son de  $6\text{cm}^2$ , ¿cuál es la mínima sección recta de la barra vertical sin reducir la carga de seguridad de trabajo  $P_w$  calculada en el problema anterior?. (Sol:  $A = 2,2\text{cm}^2$ )

5. Una barra rígida de  $1000\text{Kg}$  está suspendida horizontalmente por tres alambres de acero. Si cada alambre tiene una sección de  $0,80\text{cm}^2$  y un límite de fluencia  $\sigma_f = 2500\text{Kg/cm}^2$ . ¿qué carga adicional de seguridad  $P$  puede ser aplicada en D si se desea un factor de seguridad  $n=2$  contra el fallo del sistema debido al agotamiento?. (R.  $P_w = 1666\text{Kg}$ )

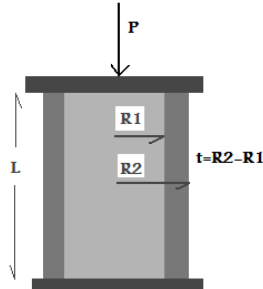


6. Tres barras de longitud  $L$  cada una y ensambladas en sus extremos están dispuestas en un plano vertical. La barra vertical tiene una sección constante  $A_1$  y las inclinadas  $A_2 = A_3 = A$ . En el nudo C actúa una carga vertical  $P$ . Calcule la relación  $A_1/A$  para que el esfuerzo normal sea el mismo en las tres barras. (R.  $A_1/A = \sqrt{2}$ )



7. Un cilindro hueco de acero de longitud  $L = 30,48\text{cm}$ , radio interior  $R_1 = 7,62\text{cm}$  y espesor  $t = 0,32\text{cm}$  se llena de hormigón y se comprime entre paredes rígidas por una carga  $P = 45360\text{Kk}$ . Calcule las tensiones de compresión en cada material y el acortamiento total.  $E_{acero} = 2,1 \cdot 10^6\text{Kg/cm}^2$ ,  $E_{hormign} =$

$$1,4 \cdot 10^3 \text{Kg/cm}^2 \quad \rho_{\text{acero}} = 7850 \text{Kg/m}^3, \quad \rho_{\text{hormign}} = 1600 \text{Kg/m}^3.$$



8. Calcule el exceso de fuerza que hemos de ejercer para impedir la dilatación térmica debida a un incremento de temperatura de  $100^\circ\text{C}$ . Suponga valores promedios (en el margen de temperaturas)  $\alpha_{\text{acero}} = 1,5 \cdot 10^{-5} \text{K}^{-1}$ ,  $\alpha_{\text{hormign}} = 1 \cdot 10^{-5} \text{K}^{-1}$ .

9. La barra vertical de acero tiene una sección recta de área  $A_2$ , longitud  $L_2$  y  $A_1, L_1$ . Su módulo de Young  $E$  es constante. Calcule la relación  $P_2/P_1$  para que el desplazamiento vertical del punto A sea nulo. (R.  $2P_2/P_1 = 1 + A_2L_1/A_1L_2$ )

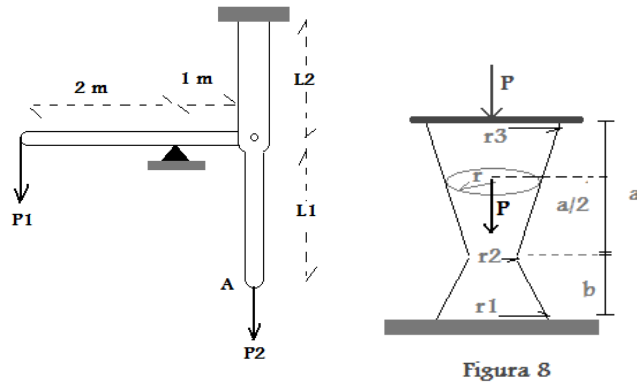


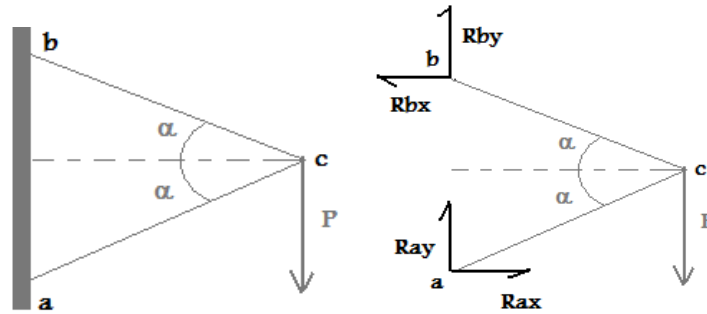
Figura 8

10. Suponiendo que la densidad y el módulo de elasticidad son constantes en la viga de sección circular de la figura 8, calcule el perfil de deformación y la deformación total a) sin gravedad, b) con gravedad.

11. Calcule el desplazamiento del punto de aplicación de la fuerza.

Solución:

La barra superior está sometida a tracción y la inferior a contracción como se muestra en la figura. Las reacciones en los vínculos actúan como acciones en los extremos articulados de las barras. Si calculamos el momento respecto a **a**



entonces  $-PL\cos(\alpha) + R_{bx}2L\sin(\alpha) = 0$ ,  $R_{bx} = 0,5P\cotg(\alpha)$ . Como la reacción en **b** tiene la dirección de la barra:  $R_{by}/R_{bx} = \tg(\alpha)$  y por tanto  $R_{by} = P/2$ . Por otra parte, si sumamos las fuerzas en x obtenemos que  $R_{ax} = R_{bx}$  e igual que antes  $R_{ay} = P/2$ . Ahora podemos calcular el desplazamiento de cada barra y por tanto el total (principio de superposición).

Desplazamiento: el desplazamiento neto en la dirección x es nula ya que la contracción de una compensa exactamente la tracción de la otra. Por tanto el desplazamiento neto es en la dirección vertical y su valor es  $PL/AE$ .