

Estructuras Espaciales Simples: Equilibrio

La pieza mostrada en la figura puede girar libremente sobre el pasador A, que además no impide desplazamientos según su eje. Para el sistema de cargas indicado, se pide determinar las reacciones en los apoyos A y D.

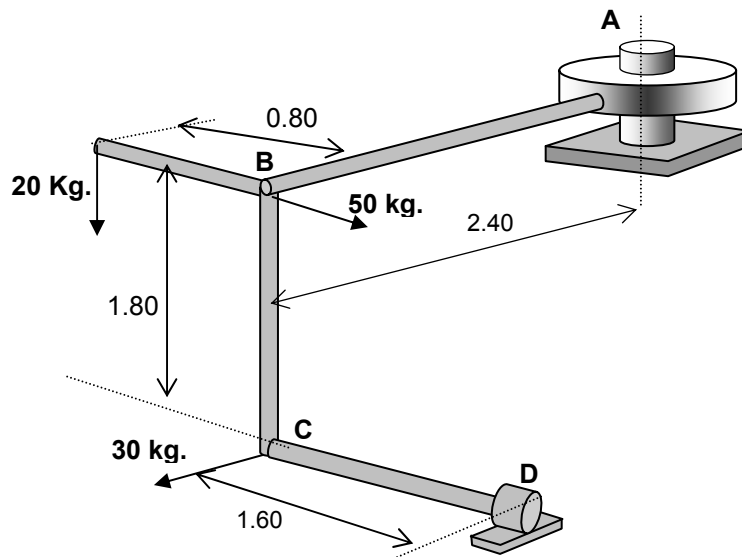
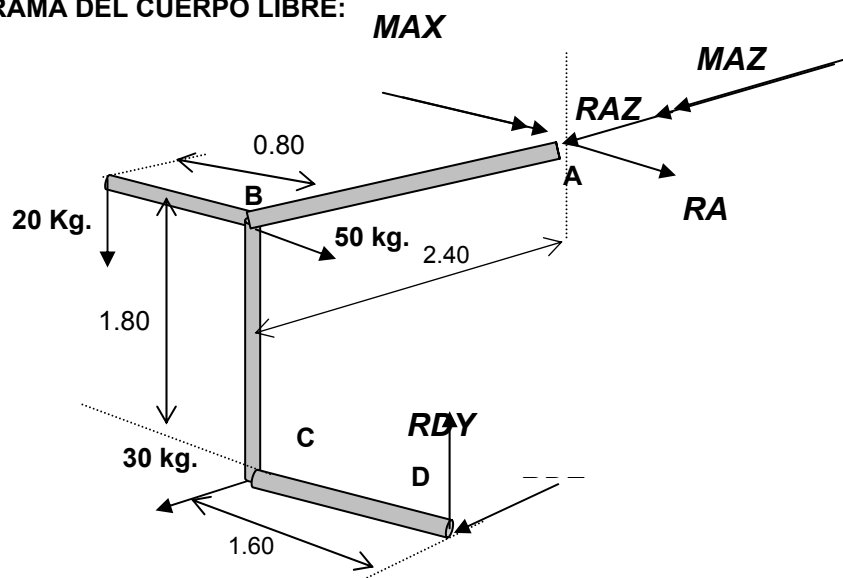


DIAGRAMA DEL CUERPO LIBRE:



$$\sum F_X = A_X + 50 \text{ kg} = 0 \rightarrow A_X = -50 \text{ kg}$$

$$\sum F_Y = D_Y - 20 \text{ kg} = 0 \rightarrow D_Y = 20 \text{ kg}$$

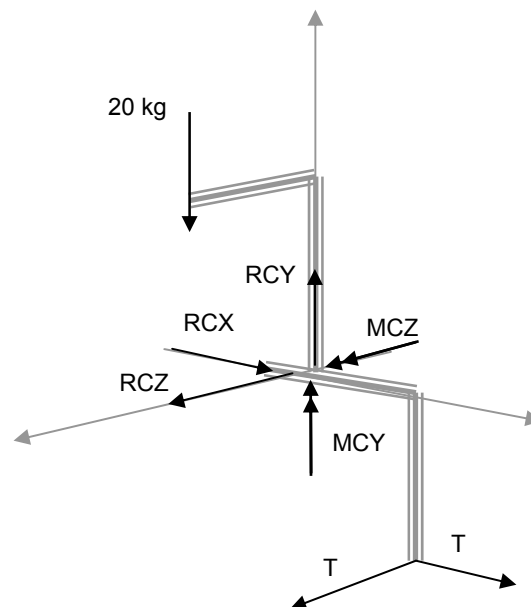
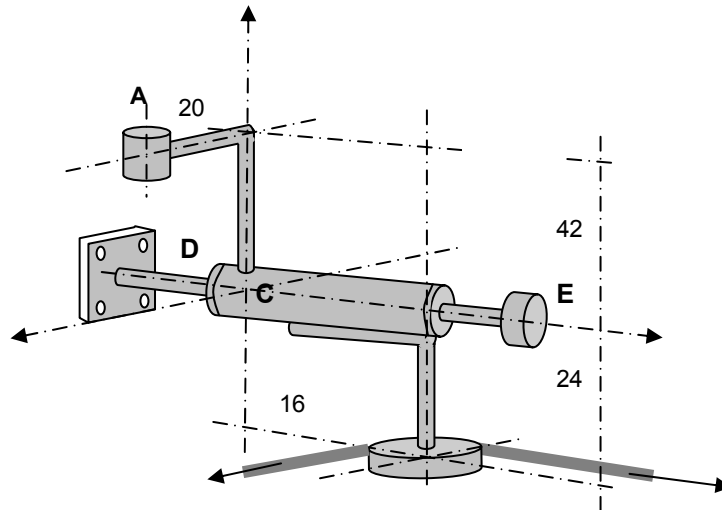
$$\sum M(A_Y) = -1.60 \text{ m} \cdot D_Z + 50 \text{ kg} \cdot 2.40 \text{ m} = 0 \rightarrow D_Z = 75 \text{ kgm}$$

$$\sum F_Z = A_Z + 30 \text{ kg} + D_Z = 0 \rightarrow A_Z = -105 \text{ kgm}$$

$$\sum M(A_X) = 20 \text{ kg} \cdot 2.40 \text{ m} - 30 \text{ kg} \cdot 1.80 \text{ m} - D_Z \cdot 1.80 \text{ m} - D_Y \cdot 2.40 \text{ m} + M_{AX} = 0 \rightarrow M_{AX} = 189 \text{ kgm}$$

$$\Sigma M(AZ) = 20 \text{ kg} \cdot 0.80 \text{ m} + DY \cdot 1.60 \text{ m} + MAZ = 0 \rightarrow MAZ = -48 \text{ kgm}$$

El contrapeso en A sirve para regular la tensión T de la cinta aplicada a la rueda horizontal B. Tanto la barra acodada AC como su similar BC, están soldadas al cilindro C, que puede girar libremente sobre el eje ED, pero no puede desplazarse en la dirección del mismo impedido por la acción del tornillo en E que ajusta los toques de desplazamiento. Se pide determinar la tensión en la cinta suponiendo un peso de 20 kg para el contrapeso en A de tal manera que la pieza conserve la posición indicada en la figura. Se deberá también calcular las reacciones suponiéndolas aplicadas en el punto C.



$$\Sigma M(CX) = 20 \text{ kg} \cdot 20 \text{ cm} - T \cdot 24 \text{ cm} = 0$$

$$T = 16,67 \text{ kg}$$

$$\Sigma F_X = 0 \rightarrow RCX + T = 0$$

$$RCX = -16.67 \text{ kg}$$

$$\Sigma F_Y = 0 \rightarrow RCY - 20 \text{ KG} = 0$$

$$RCY = 20 \text{ kg}$$

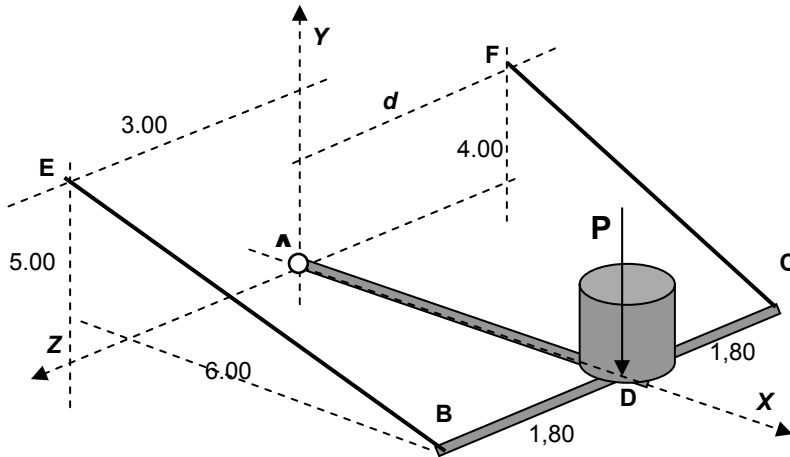
$$\Sigma F_Z = 0 \rightarrow RCZ + T = 0 :$$

$$RCZ = -16.67 \text{ kg}$$

$$\Sigma M(CZ) = 0 \rightarrow T \cdot 24 \text{ cm} + MCZ = 0 \rightarrow MCZ = -400.8 \text{ kgcm}$$

$$\Sigma M(CY) = 0 \rightarrow -T \cdot 16 \text{ cm} + MCY = 0 \rightarrow MCY = 266.72 \text{ kgcm}$$

El cilindro de la figura pesa 180 kg y esta apoyado como muestra la figura. Se pide determinar la distancia *d* a la cual debe fijarse el cable CF para que el sistema esté en equilibrio.



1.- Determinación de las componentes de TB

TBX = 0,759 TB

$$T_{BY} = 0,633 \text{ TB}$$

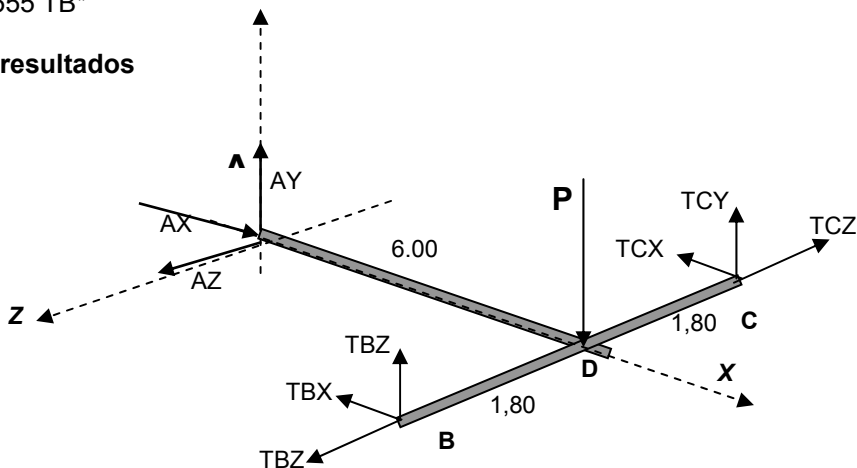
TBZ = 0,152 TB

2.- Determinación de las componentes de TB según X e Y en función de TB* , (Se llama TB* a la proyección de TB sobre el plano XY)

$$TBX = 0,832 TB^*$$

$$TBY = 0,555 TB^*$$

3. DCL y resultados



RESULTADOS: TBX = 107,91 kg.; TBY = 90 kg.;

TBZ = 21, 61 kg;

TCX = 134,91 kg; TCY = 90 kg ;

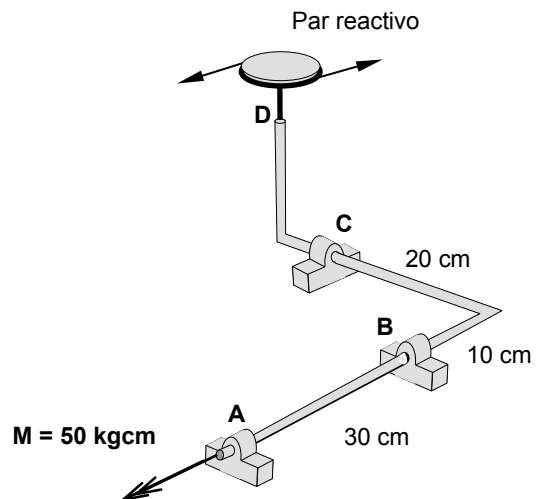
TCZ = 13,51 kg.

AX = 242,82 kg; AY = 0 ; AZ = -

8,1 kg

Distancia $d = 2,40 \text{ m.}$

Un eje flexible funciona en el interior de un tubo rígido y lubricado de modo que el par aplicado en el extremo es igual al par de utilización en D, que en este caso es equilibrado por el par reactivo en la rueda D, impidiendo la rotación de la misma. Se pide calcular las reacciones en los apoyos radiales A, B y C que mantienen al tubo en la posición indicada.



$$\sum F_Z = 0 \rightarrow C_Z = 0$$

$$\sum M(AZ) = 0 \rightarrow 50 \text{ kgcm} - C_Y \cdot 20 \text{ cm} = 0$$

$$\rightarrow C_Y = 2,50 \text{ kgcm}$$

$$\sum M(BX) = 0 \rightarrow C_Y \cdot 10 \text{ cm} - A_Y \cdot 30 \text{ cm} = 0$$

$$\rightarrow A_Y = 0,83 \text{ kg}$$

$$\sum M(AX) = 0 \rightarrow C_Y \cdot 40 \text{ cm} + B_Y \cdot 30 \text{ cm} = 0$$

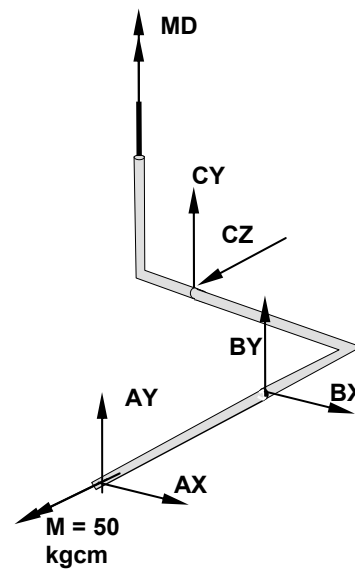
$$\rightarrow B_Y = 3,33 \text{ kg}$$

$$\sum M(BY) = 0 \rightarrow A_X \cdot 30 \text{ cm} + 50 \text{ kgcm} = 0$$

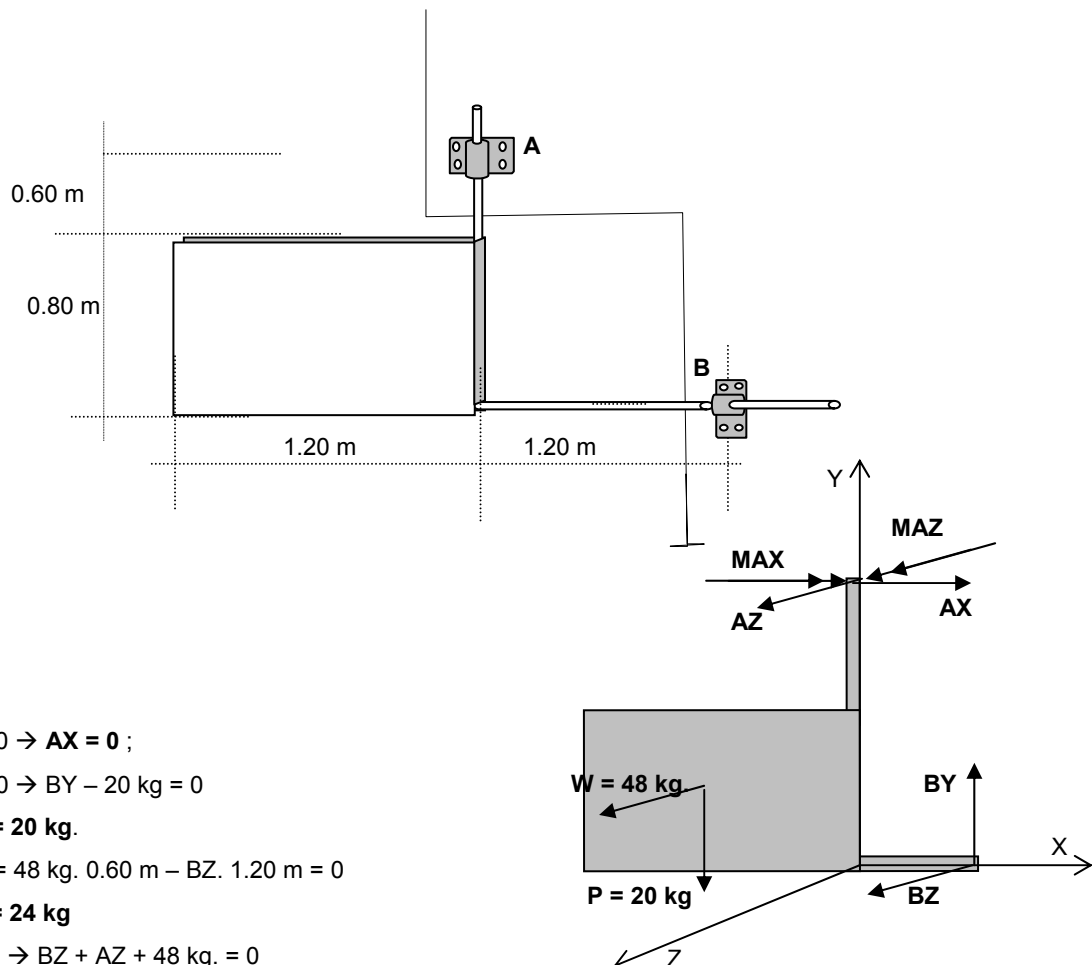
$$\rightarrow A_X = -1,67 \text{ kg}$$

$$\sum M(AY) = 0 \rightarrow -B_X \cdot 30 \text{ cm} + 50 \text{ kgcm} = 0$$

$$\rightarrow B_X = 1,67 \text{ kg}$$



El cartel de la figura está apoyado en dos pasadores A y B. El vínculo en A impide toda rotación del eje en cualquier plano que lo contenga, permitiendo en cambio desplazamientos longitudinales y también rotación en torno de sí mismo. El apoyo B puede considerarse un anillo que sólo reacciona radialmente. Se pide determinar las reacciones de apoyo dado un empuje de viento perpendicular a la superficie del cartel de 50 kg/m². El peso total del anuncio es de 20 kg. Se supone que ambas acciones están aplicadas en el baricentro del mismo.



$$\sum F_X = 0 \rightarrow A_X = 0 ;$$

$$\sum F_Y = 0 \rightarrow B_Y - 20 \text{ kg} = 0$$

$$\rightarrow B_Y = 20 \text{ kg}.$$

$$\sum M_OX = 48 \text{ kg} \cdot 0.60 \text{ m} - B_Z \cdot 1.20 \text{ m} = 0$$

$$\rightarrow B_Z = 24 \text{ kg}$$

$$\sum F_Z = 0 \rightarrow B_Z + A_Z + 48 \text{ kg} = 0$$

$$\rightarrow AZ = -72 \text{ kg.}$$

$$\Sigma M(AZ) = 0 \rightarrow 20 \text{ kg. } 0.60 \text{ m} + BY \cdot 1.20 \text{ m} + MAZ = 0$$

$$\rightarrow MAZ = -36 \text{ kgm}$$

$$\Sigma M(AX) = -BZ \cdot 1.40 \text{ m} - 48 \text{ kg. } 1.00 \text{ m} + MAX = 0$$

$$\rightarrow MAX = 81.60 \text{ kgm.}$$

La placa de la figura es cuadrada y sus lados miden 1,20 m. Los apoyos en A y B son radiales y están montados sobre un eje oblicuo perteneciente al plano Z,Y. El vínculo en A resiste, además, esfuerzos axiales. Se pide determinar las reacciones en los vínculos y la tensión en el cable DE, teniendo en cuenta que el peso de la placa es de 200 kg.

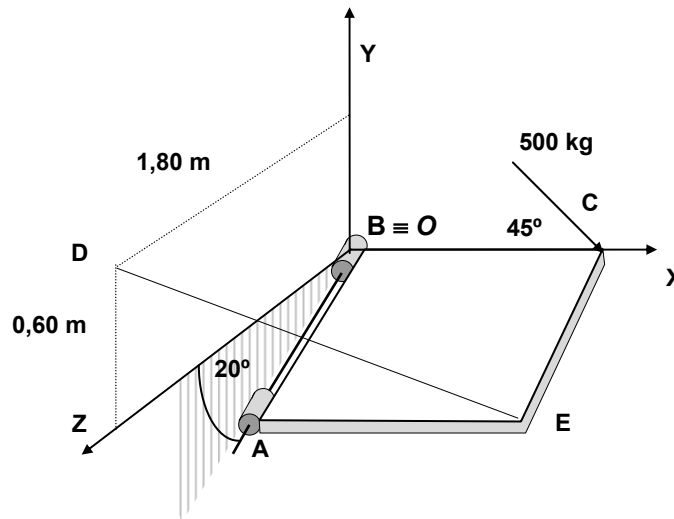
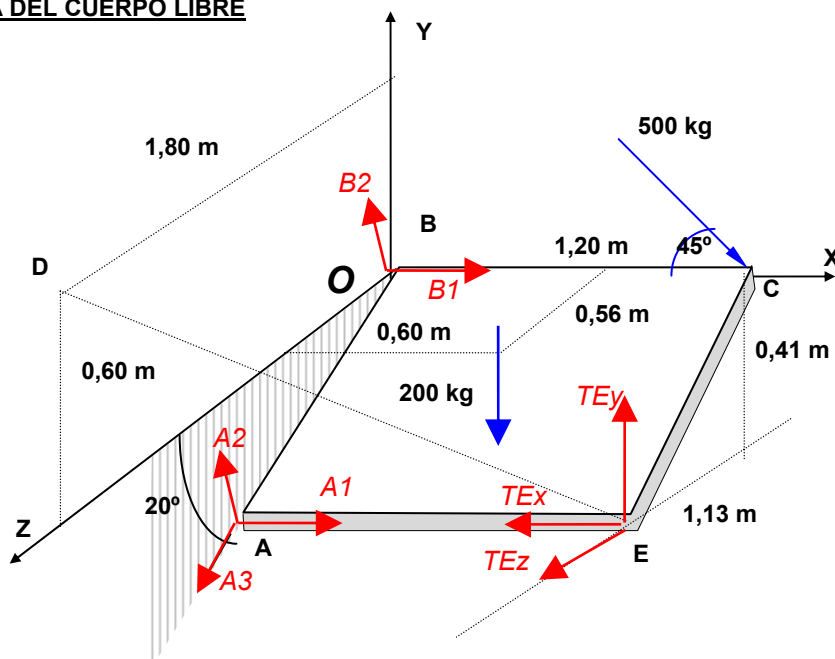
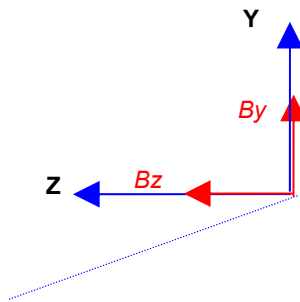


DIAGRAMA DEL CUERPO LIBRE



Puede observarse que las componentes de las reacciones en A y en B, al contrario de lo habitual, no se corresponden con la dirección de los ejes principales, salvo las paralelas al eje X. Esto se debe a la inclinación del eje AB, que hace que las componentes radiales de las reacciones en tales apoyos se desenvuelvan sobre un plano inclinado respecto del horizontal y el frontal. A este respecto cabe aclarar que en caso de optar por referir las componentes de las reacciones según las direcciones de los tres ejes de referencia, para el apoyo B, que

únicamente resiste esfuerzos en sentido radial, habrá que vincular las componentes B_y y B_z de manera que la suma de ambas no tenga proyección sobre el eje AB.

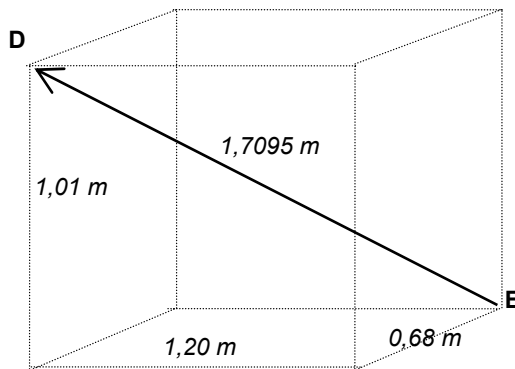


Así; deberá cumplirse que:

$$B_y \sin 20^\circ - B_z \cos 20^\circ = 0$$

de donde $B_z = B_y \tan 20^\circ$

Para el apoyo A no existe esta restricción ya que tratándose de un vínculo de tercer orden, sus tres componentes representan tres incógnitas linealmente independientes, cualesquiera que sean las direcciones elegidas. En cuanto a la reacción en el cable DE, su dirección respecto a los ejes ordenados puede establecerse mediante cálculos sencillos de manera que puede expresarse en función de los cosenos directores, resultando:



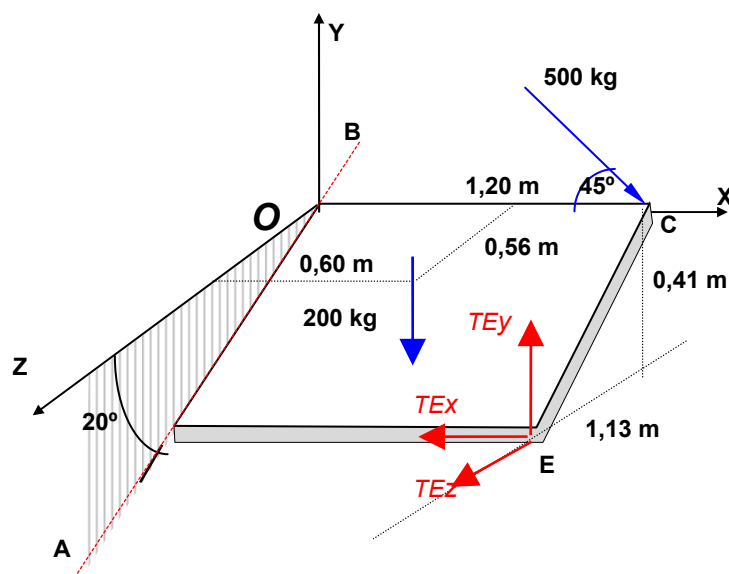
$$\begin{aligned} T_{Ex} &= 0,702 \cdot T_E \\ T_{Ey} &= 0,5908 \cdot T_E \\ T_{Ez} &= 0,3978 \cdot T_E \end{aligned}$$

CALCULO DE LA TENSION EN EL CABLE DE

El momento de una fuerza respecto a un eje cualquiera que pasa por el origen del sistema de referencia es igual a la suma del producto de cada una de las componentes rectangulares del momento de la fuerza con respecto al origen por el correspondiente coseno director que define la dirección del eje en cuestión, esto puede expresarse como:

$$\sum MF_{OA} = \sum MF_{OX} \cdot \cos \Phi_x + \sum MF_{OY} \cdot \cos \Phi_y + \sum MF_{OZ} \cdot \cos \Phi_z$$

Donde $\sum MF_{OX}$, $\sum MF_{OY}$ y $\sum MF_{OZ}$ son la suma de momentos con respecto a cada eje principal, y $\cos \Phi_x$, $\cos \Phi_y$ y $\cos \Phi_z$ son los cosenos directores del eje respecto al sistema de referencia.



Los cosenos directores del eje AB son :

$$\cos \Phi_X = \cos 90^\circ = 0$$

$$\cos \Phi_Y = \cos 110^\circ = -0,342$$

$$\cos \Phi_Z = \cos 20^\circ = 0,939$$

Si calculamos primero la sumatoria de momentos con respecto al eje **X**, (ΣM_{ox}), vemos que su dirección será perpendicular al eje AB, por lo que su proyección sobre el mismo se anulara.

Calcularemos solo ΣM_{oy} y ΣM_{oz} para luego sumar sus proyecciones sobre el eje AB. Para el cálculo de estos momentos tomaremos en cuenta solo las fuerzas activas y la reacción del cable sobre E, ya que las reacciones en A y en B, al estar aplicadas sobre el eje, no producirán momentos sobre el mismo.

$$\begin{aligned}\Sigma M_{oy} &= -T_{Ex} \cdot 1,13 - T_{Ez} \cdot 1,20 = -TE (0,702 \cdot 1,13 + 0,3978 \cdot 1,20) = \\ &= -1,266 \cdot TE\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\Sigma M_{oz} &= -500 \text{ kg} \cdot \sin 45^\circ \cdot 1,20 \text{ m} - 200 \text{ kg} \cdot 0,60 \text{ m} + 1,20 \text{ m} \cdot T_{Ey} - 0,41 \text{ m} \cdot T_{Ex} = \\ &= -424,26 \text{ kgm} - 120 \text{ kgm} + 1,20 \text{ m} \cdot 0,5908 TE - 0,41 \text{ m} \cdot 0,702 \cdot TE = \\ &= -544,26 \text{ kgm} + 0,4211 TE \text{ kgm}\end{aligned}$$

Finalmente aplicamos la fórmula: $\Sigma M_{AB} = \Sigma M_{oy} \cdot \cos \alpha_Y + \Sigma M_{oz} \cdot \cos \alpha_Z$

$$\begin{aligned}\Sigma M_{AB} &= -1,2636 TE \text{ kgm} \cdot (-0,342) + (-544,26 \text{ kgm} + 0,4211 TE \text{ kgm}) \cdot 0,939 = \\ &= 0,432 TE \text{ kgm} + 285,70 \text{ kgm} + 0,395 TE \text{ kgm} = 0,827 TE \text{ kgm} - 511,60 \text{ kgm}\end{aligned}$$

El equilibrio exige que $\Sigma M_{AB} = 0$

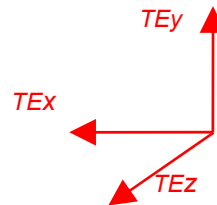
de modo que, finalmente: **TE = 616,75 kg.**

Sus componentes serán

$$T_{Ex} = 0,702 \quad TE = 433,62 \text{ kg}$$

$$T_{Ey} = 0,5908 \quad TE = 365,12 \text{ kg}$$

$$T_{Ez} = 0,3978 \quad TE = 242,96 \text{ kg}$$



Con los sentidos que se indican para cada una de las direcciones.

CALCULO DE LAS REACCIONES EN LOS APOYOS A Y B

Tomando momentos con respecto al eje OX, podemos calcular A2:

$$\Sigma M_{ox} = -A_2 \cdot 1,20 \text{ m} + 200 \text{ kg} \cdot 0,60 \text{ m} \cos 20^\circ - T_{Ey} \cdot 1,20 \text{ m} \cos 20^\circ - T_{Ez} \cdot 1,20 \text{ m} \sin 20^\circ = 0$$

$$A_2 = -398,57 / 1,20 \text{ m} \rightarrow \quad \mathbf{A_2 = -332,14 \text{ kg}}$$

Haciendo lo mismo respecto al eje AX (eje que pasa por A y tiene la dirección X)

$$\Sigma M_{Ax} = B_2 \cdot 1,20 \text{ m} - 500 \text{ kg} \cdot \sin 45^\circ \cdot 1,20 \cos 20^\circ - 200 \text{ kg} \cdot 0,60 \cos 20^\circ = 0$$

$$\mathbf{B_2 = 426,12 \text{ kg}}$$

Asimismo

$$\Sigma M_{Ay} = B_1 \cdot 1,20 \text{ m} \cos 20^\circ + 500 \text{ kg} \cdot \sin 45^\circ \cdot 1,20 \text{ m} \cos 20^\circ + T_{Ez} \cdot 1,20 \text{ m} = 0$$

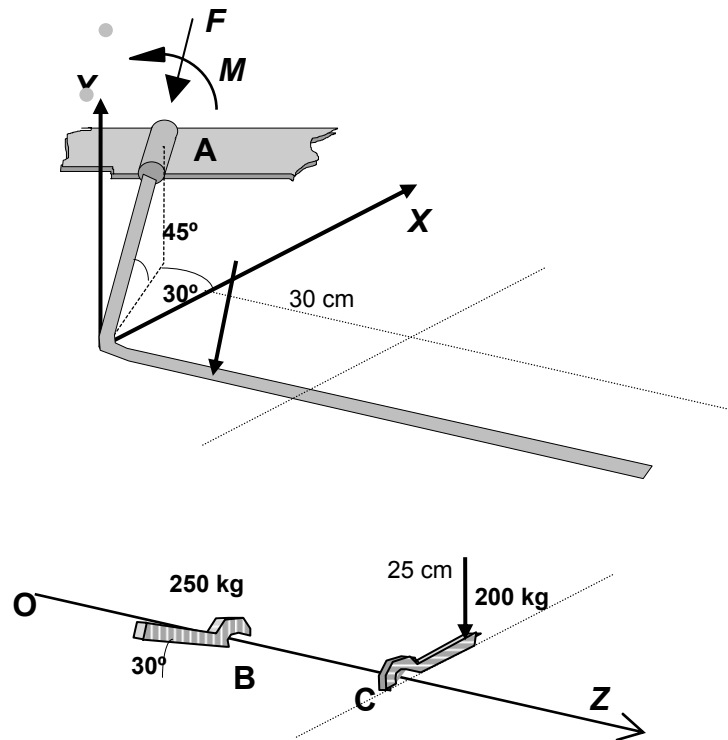
$$\mathbf{B_1 = 612,10 \text{ kg}}$$

Con $\Sigma M_{Oy} = 0$ se puede determinar **A1 = 692,17 kg.**

y proyectando fuerzas sobre el eje AB y planteando el equilibrio se puede determinar, finalmente:

$$\mathbf{A_3 = -292,76 \text{ kg.}}$$

La tubería acodada se encuentra sujeta a un buje largo que sólo permite desplazamientos y giros axiales. Al ser sometida al par de fuerzas aplicadas por medio de las llaves según se indica, se desea saber cuál es el conjunto fuerza – par que se necesita aplicar sobre el tubería en el punto A a efectos del equilibrio.



En este ejemplo se optó por resolver el problema mediante una planilla de cálculos- Ms Excel – para lo cual primero se determinan las componentes de cada fuerza según los ejes de referencia y las coordenadas de su punto de aplicación. Con estos valores se procede a calcular las componentes del momento que cada fuerza produce respecto del centro O de momentos- origen del sistema de coordenadas. La suma de las columnas respectivas permite obtener las componentes del sistema [FR,MR] (*fuerza y momento resultantes*). Debajo de cada uno de los correspondientes valores se ingresan los respectivos cosenos directores que definen la dirección del eje respecto al cual queremos reducir el sistema de fuerzas. Realizando el producto de cada componente- Fuerza o momento- por su respectivo coseno director, obtenemos la proyección de cada una de ellas sobre dicho eje. Sumando algebraicamente dichas proyecciones se obtiene, finalmente, los valores de las componentes de FR y de MR en la dirección del eje, que representa la **acción** que el sistema activo de fuerzas ejerce sobre el mismo.

	Px	Py	Pz	rx	ry	rz	Mx	My	Mz
P1	-125,00	-216,50	0,00	-17,32	10,00	30,00	6495,00	-3750,00	4999,78
P2	0,00	-200,00	0,00	20,00	0,00	55,00	11000,00	0,00	-4000,00
total	-125,00	-416,50	0,00				17495,00	-3750,00	999,78
C.direct.	0,6124	0,7071	-0,3536				0,6124	0,7071	-0,3536
	-76,55	-294,51	0,00	-371,05			10713,41	-2651,63	-353,47
									7708,3

