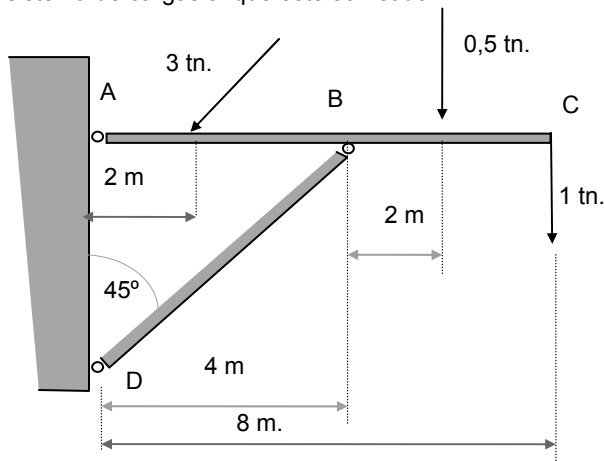


## EJERCICIOS DE BARRAS SIMPLES

Para la ménsula de la figura se pide calcular los esfuerzos que se desarrollan en el pasador en A y en la biela BD a efectos del equilibrio.

En primer lugar es siempre necesario un detallado estudio de la estructura y su vinculación así como también el sistema de cargas al que esté sometido.



Vemos así que se trata de una barra ABC vinculada a una pared mediante una articulación en A y por una biela DB. Se trata pues de una barra horizontal simplemente apoyada. La caracterización como biela de esta última se debe no a su forma de barra recta biarticulada sino al hecho de no recibir cargas propias, ya que este es el requisito necesario y suficiente como para que pueda ser considerado o tratado como vínculo y no como parte de la estructura en sí. Esto quiere decir que resolviendo la viga horizontal tenemos resuelto **todo** el problema.

Una vez analizado el problema se procede al trazado del Diagrama del Cuerpo Libre. Este paso es tan imprescindible como estratégico ya que se trata de la interpretación del problema presentado gráficamente. El DCL es el dibujo de la estructura aislada ( libre ) en la cual sus vínculos están reemplazados por sus acciones.

Los DCL pueden ser simples, de una sola barra o elemento estructural, o compuestos por varias piezas vinculadas entre sí. En este caso tendremos que dibujar sólo la barra AC y las fuerzas activas y reactivas que sobre ella actúan. Las fuerzas activas en este caso son un dato directo del problema, ( como vemos se trata de un caso general, es decir de un sistema plano de fuerzas no concurrentes ) y las fuerzas reactivas, que son justamente las incógnitas de este problema, dependen de la naturaleza y el tipo de vínculo que las producen.

En nuestro caso la articulación en A, que puede ser un pasador- es un vínculo de segundo orden, es decir que restringe dos grados de libertad a través de un fuerza reactiva de la cual sólo conocemos su punto de aplicación, más no su magnitud y dirección. Estas son en realidad las incógnitas de la reacción  $R_a$ . Pero si trabajamos con una magnitud y dirección como incógnitas, la ecuación o el sistema a resolver contendrá variables trigonométricas como incógnitas, lo cual puede complicar algo su resolución. Lo que se hace entonces es reemplazar la fuerza reactiva  $R_a$  por dos componentes ortogonales, una horizontal y otra vertical, que llamamos  $H_a$  y  $V_a$  respectivamente.

El otro vínculo es la barra BD, que como vimos se comporta como una biela y cuya reacción es una fuerza  $R_b$  cuya línea de acción está determinada por ambas articulaciones. De manera que es una fuerza con una dirección perfectamente definida y sólo debemos calcular su magnitud.

Con esos elementos definidos podemos construir nuestro DCL, que como dijimos no es un mero auxiliar del cálculo sino la representación misma del problema expresado en un esquema. Por ello es que el mismo debe ser claro y completo y en él deben constar todos los datos suficientes y necesarios para la resolución del problema.

Con el DCL a la vista, podemos abordar la resolución del problema:

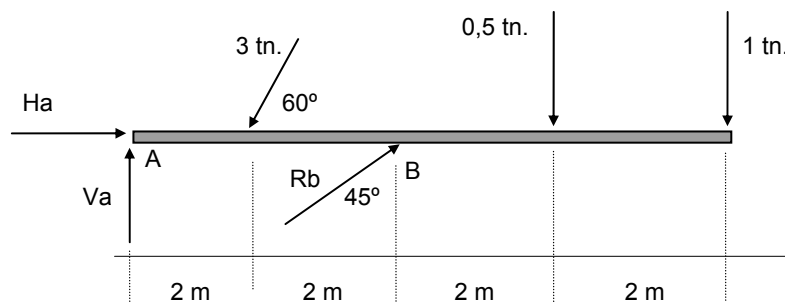


DIAGRAMA DEL CUERPO LIBRE

Ya hemos visto que el problema responde al caso general de fuerzas en el plano, aunque en realidad podríamos intentar reducir el sistema activo calculando su resultante ( que puede ser, como se recordará, una fuerza o un par en el caso que no haya equilibrio ) para luego proceder a equilibrarla con las fuerzas reactivas  $R_a$  y  $R_b$ . Este procedimiento en general no es recomendable ya que la determinación de la resultante del sistema activo importa de por sí un volumen de cálculo significativo no reportando por otra parte ninguna ventaja del punto de vista metodológico y su empleo no se justifica de ningún modo.

La condición para que un sistema de fuerzas cualquiera esté en equilibrio es que la resultante sea nula y que no exista par o cupla : En otras palabras que los vectores representativos de la Fuerza resultante y del Momento resultante sean nulos

Si como en este caso el sistema es coplanar, conque haya un punto con respecto al cual se verifique la nulidad del momento es suficiente para afirmar que no existe cupla, pues el valor de esta es constante

para cualquier punto del plano en el que se desarrolla.

Para que la resultante sea nula, como esta es una condición vectorial, se deben cumplir dos condiciones escalares, que pueden ser dos ecuaciones de proyección sobre distintos ejes o bien una de proyección y otra de momento con respecto a cualquier punto , o bien dos ecuaciones de momentos, en este caso con respecto a puntos no alineados con el primero.

En este caso nos conviene tomar tres ecuaciones de momentos con respecto a los puntos A, B y D respectivamente, pues cada una de esas ecuaciones nos permitirá despejar directamente una incógnita. Tomaremos como sentido positivo de momentos al giro horario. Aclaremos que esta convención es absolutamente arbitraria y que además podemos modificarla para cada ecuación que tomemos. Por razones de practicidad, no obstante, puede ser conveniente adoptar una única convención para todo el problema.

$$\Sigma M / A = 0 \rightarrow 3 \text{ tn. Sen } 60^\circ 2 \text{ m} + 0,5 \text{ tn. } 6 \text{ m.} + 1 \text{ tn. } 8 \text{ m} - R_b \text{ Cos } 45^\circ 4 \text{ m} = 0$$

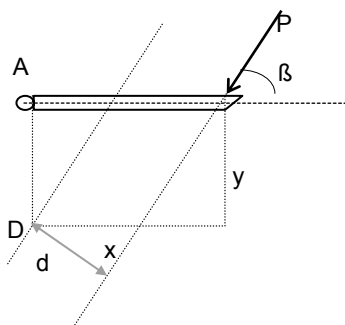
de aquí :  **$R_b = 5,72 \text{ tn}$**

$$\Sigma M / B = 0 \rightarrow -3 \text{ tn sen } 60^\circ 2 \text{ m} + 0,5 \text{ tn. } 2 \text{ m.} + 1 \text{ tn. } 4 \text{ m} + V_a \cdot 4 \text{ m} = 0$$

de donde :  **$V_a = 0,05 \text{ tn.}$**

Para calcular la sumatoria de los momentos con respecto al punto D, lo que nos proporcionaría directamente la reacción  $H_a$ , haremos una pequeña consideración sobre el cálculo del momento de la fuerza de 3tn.

El momento de la fuerza P respecto del punto D será  **$P \text{ sen } \beta \cdot x - P \text{ cos } \beta \cdot y$** , es decir que el momento de la fuerza es igual a la suma de momentos de sus componentes



Si ordenamos la expresión anterior tendríamos

$$M_{P/a} = P ( x \cdot \text{Sen } \beta - y \cdot \text{cos } \beta )$$

donde esta última expresión no es sino la distancia de la fuerza respecto al punto D ( observar la figura ). Es útil tener presente este pequeño concepto para cuando se tienen que calcular momentos de fuerzas inclinadas cuyas ambas componentes producen momentos.

Aplicamos esa formulita y tendremos:

$$\Sigma M / D = 0 \rightarrow H_a \cdot 4 \text{ m} + 3 \text{ tn} ( 2 \text{ m sen } 60^\circ - 4 \text{ m. cos } 60^\circ ) + 0,5 \text{ tn. } 6 \text{ m} + 1 \text{ tn } 8 \text{ m} = 0$$

**$H_a = -2,54 \text{ tn.}$**

Es muy importante la verificación de los valores obtenidos. En este caso, y dado que para el cálculo se utilizaron ecuaciones de momentos, se pueden utilizar las ecuaciones de proyección sobre dos ejes ortogonales . Aclaremos aquí que por razones de simplicidad utilizamos generalmente los ejes x e y ortogonales y rectos ( es decir el eje y vertical ), pero que podríamos en realidad utilizar un par de ejes cualquiera, es decir inclinados y no ortogonales.

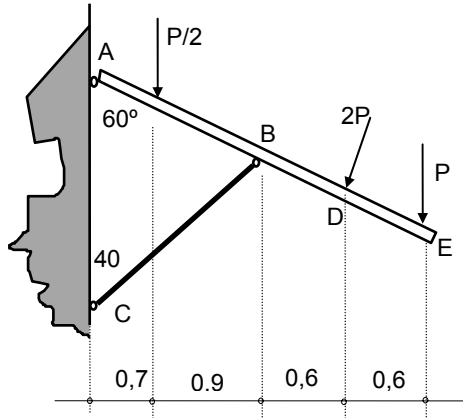
$$\begin{aligned} \Sigma F_x = 0 &\rightarrow H_a - 3 \text{ tn cos } 60^\circ + R_b \text{ Cos } 45^\circ = \\ &= -2,54 \text{ tn} - 3 \text{ tn. Cos } 60^\circ + 5,72 \text{ tn. Cos } 45^\circ = 0,00465 \text{ tn} \rightarrow \text{Buenas condiciones} \end{aligned}$$

$$\Sigma F_y = 0 \rightarrow V_a - 3 \text{ tn. Sen } 60^\circ + R_b \text{ Sen } 45^\circ - 0,5 \text{ tn.} - 1 \text{ tn.} =$$

$$= 0,05 \text{ tn} - 3 \text{ tn} \sin 60^\circ + 5,72 \sin 45^\circ - 1,5 \text{ tn} = 0,003 \text{ tn} \rightarrow \text{Buenas condiciones}$$

Con esto queda verificado el resultado.

Calcular la reacción en la articulación en A y el esfuerzo en la barra BC.



La fuerza P vale 2 TN.

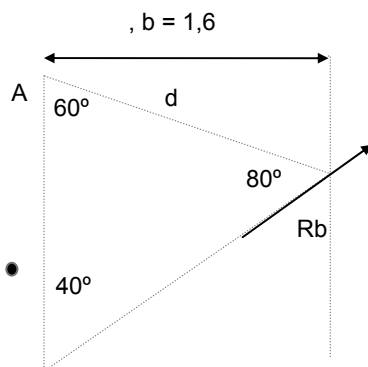
Como se ve, se trata de una viga inclinada que se vincula a la pared por medio de una articulación y de una biela. Es por lo tanto una estructura isostática. Por otro lado puede observarse que el sistema de fuerzas activo pertenece al caso general de fuerzas en el plano.

La condición de equilibrio de un sistema de fuerzas exige que  $\sum F = 0$  y  $\sum M = 0$ , es decir que no exista fuerza resultante ni momento. Análiticamente estas condiciones se expresan mediante tres ecuaciones: que pueden ser de proyección ( hasta dos), o de momentos, que se elegirán según se considere más conveniente.

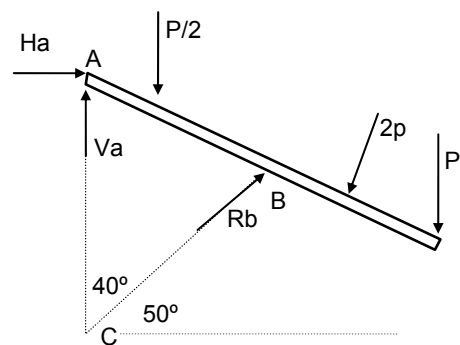
En este caso y observando el DCL vemos que, por ejemplo tomando momento con respecto al punto A podemos despejar directamente  $R_b$ , y haciendo lo propio con respecto a C, obtendríamos  $H_a$ . Finalmente, una tercera ecuación, esta vez de proyección sobre un eje vertical nos permitiría la determinación de  $V_a$ .

Supondremos positivos los momentos con sentido horario.

Antes de continuar nos detendremos para puntualizar el modo de calcular el momento de  $R_b$  con respecto al punto A



#### DIAGRAMA DEL CUERPO LIBRE:



El momento de  $R_b$  con respecto al punto A será  $MR_{b/A} = R_b \cdot d \cdot \sin 80^\circ$  ( Fuerza x distancia : o, hablando con mayor propiedad: producto vectorial de la fuerza por el vector posición)

Vemos que  $b$  es la proyección de  $d$  sobre la horizontal de manera que  $d \cdot \sin 60^\circ = b = 1,6 \text{ m}$   
por lo cual  $d = 1,6 \text{ m} / \sin 60^\circ$

Entonces:

$$MR_{b/A} = R_b \cdot 1,6 \cdot \sin 80^\circ / \sin 60^\circ$$

( Expresión que puede tomarse como una fórmula para calcular momentos de fuerzas que actúan sobre barras inclinadas )

Procedemos entonces a efectuar los cálculos indicados:

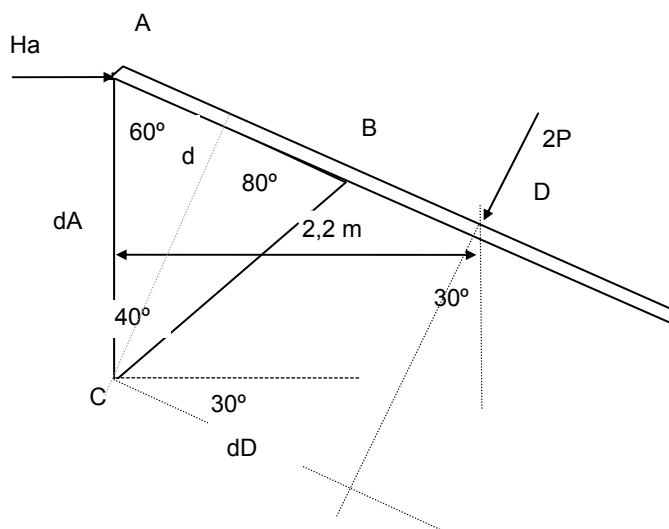
$$\Sigma M / A = - R_b \cdot 1,6 \cdot \text{sen } 80^\circ / \text{sen } 60^\circ + P/2 \cdot 0,7 \text{ m} + 2P \cdot 2,2 \text{ m} / \text{sen } 60^\circ + P \cdot 2,8 = 0$$

Como dijimos, de aquí se despeja directamente  $\rightarrow R_b = 9,05 \text{ tn.}$

Ahora tomamos momento con respecto al punto C

$$\Sigma M / C = H_a \cdot d_A + P/2 \cdot 0,7 \text{ m} + 2P \cdot d_D + P \cdot 2,8 = 0$$

Hay que determinar  $d_A$  y  $d_D$ , Dibujamos un esquema solo con los elementos que nos interesan



Recordando que  $d$  era igual a  $1,6 \text{ m} / \text{sen } 60^\circ$  y aplicando el teorema del seno se puede calcular  $d_A$ ,

$$d / \text{sen } 40^\circ = d_A / \text{sen } 80^\circ$$

de es modo queda

$$d_A = 1,6 \cdot \text{sen } 80^\circ / (\text{sen } 40^\circ \cdot \text{sen } 60^\circ)$$

$$d_A = 2,831 \text{ m}$$

Determinación de  $d_D$ :: observando atentamente la figura vemos que esta distancia será:

$$d_D = 2,2 \text{ m} / \cos 30^\circ - d_A \cos 60^\circ = 1,125 \text{ m}$$

El momento con respecto al punto C queda entonces:

$$\Sigma M / C = H_a \cdot 2,831 + P/2 \cdot 0,7 \text{ m} + 2P \cdot 1,125 + P \cdot 2,8 = 0$$

de donde  $H_a = - 3,817 \text{ tn.}$

Y finalmente  $V_a$  sale de una ecuación de proyección

$$\Sigma F_y = - ( P / 2 + 2P \cos 30^\circ + P ) + R_b \cos 40^\circ - V_a = 0$$

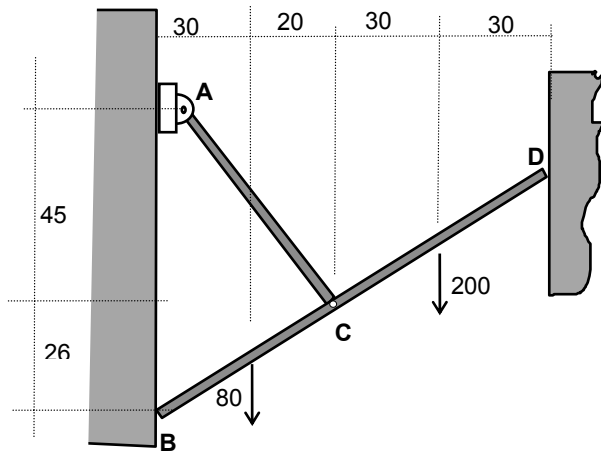
$V_a = - 0,46 \text{ tn.}$

Naturalmente quedaría por verificar los resultados con alguna otra ecuación de momento o, por ejemplo de proyección sobre el eje horizontal.

$$\Sigma F_x = H_a + R_b \text{ sen } 40^\circ - 2P \text{ sen } 30^\circ = 0$$

Como se ve, en este ejercicio, como infinidad de problemas que pueden suscitarse, desde el punto de vista estrictamente estático es sumamente sencillo, presentándose las mayores dificultades, en este caso, en la determinación de las distancias a efectos del cálculo de los momentos, debiendo para ello recurrir a la geometría o trigonometría como herramientas auxiliares pero indispensables para poder resolver el problema estático.

En la estructura de la figura se pide calcular las reacciones en los apoyos sin tener en cuenta la fricción en los apoyos B y D. Las medidas están en cm.



### ANÁLISIS DE LA ESTRUCTURA

Se trata de una barra suspendida de una biela, y sus movimientos se encuentran trabados por la presencia de dos muros que impiden, como se ve, que la barra BC gire en sentido horario.

El dispositivo de la figura, tal como está presentado no es isostático, no obstante si el sistema de cargas tiende a provocar un desplazamiento que es impedido por los vínculos, resultará que el sistema de cargas activas podrá ser equilibrado por las reacciones de los mismos.

(Un problema es **estáticamente determinado** cuando el sistema de cargas que actúa sobre un sólido tiende a producir un desplazamiento **incompatible** con los vínculos, es decir cuando **el equilibrio puede ser determinado**).

### RESOLUCIÓN:

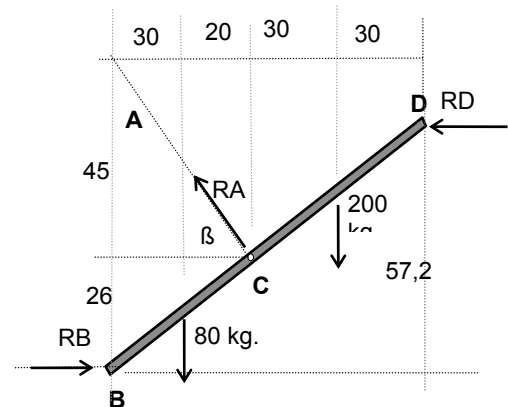
En primer lugar, dibujamos el Diagrama del Cuerpo Libre, consignando en él todos los datos (distancias, ángulos, etc.) que pudieran hacernos falta para el cálculo.

Antes de hacer ningún tipo de anotación, es conveniente observar atentamente el DCL a efectos de tomar una idea general del problema y concebir un planteo de resolución del mismo. En este caso tenemos una única barra sometida a la acción de un sistema de fuerzas que corresponde al caso general de modo que - como estamos ante un problema de equilibrio - necesitamos plantear las tres ecuaciones correspondientes.

Como dos de las incógnitas son horizontales podemos plantear una ecuación de equilibrio de fuerzas proyectadas sobre un eje vertical y así obtener directamente  $R_A$ .

Las otras dos incógnitas podemos obtenerlas con sendas ecuaciones de momentos con respecto a los puntos B y D, utilizando para ello la incógnita  $R_A$  ya hallada. O bien

tomar como centros a los puntos A y C, eliminando así la incógnita ya calculada.



El ángulo  $\beta$ , que forma  $R_A$  con la horizontal, surge de la relación  $\operatorname{tg} \beta = 45 \text{ cm} / 50 \text{ cm} = 0,9$  con lo cual es  $\beta = 41^\circ 59' 14''$

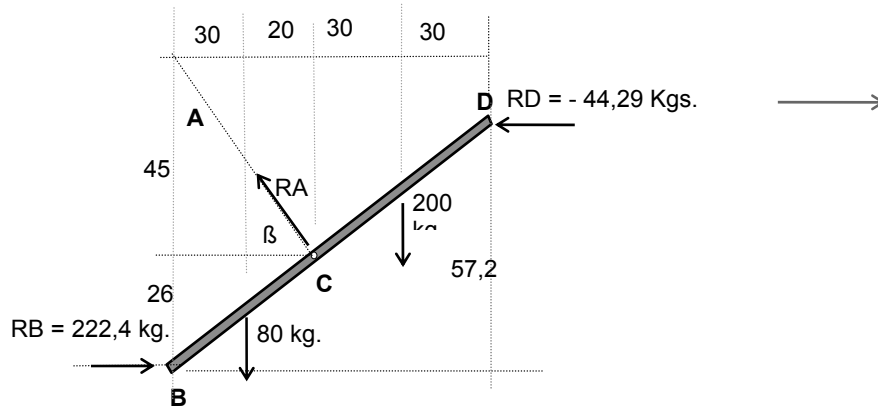
Entonces  $\Sigma F_y = R_A \operatorname{sen} \beta - 280 \text{ kg.} = 0 \rightarrow R_A = 280 \text{ kg.} / \operatorname{sen} \beta = 280 \text{ kg.} / 0,66896 = 418,56 \text{ kg.}$

Para calcular las reacciones horizontales elegiremos como centros de momentos a los puntos A y C, con lo cual conseguiremos formar un sistema de dos ecuaciones con dos incógnitas. Si lo hacemos con los puntos B y D podremos hallar las incógnitas de a una y en forma independiente pero arrastrando eventuales errores por cálculo o por redondeo en el valor de  $R_A$ .

Convencionalmente supondremos positivos el sentido horario:

$$\Sigma M/A = RD \cdot 13,8 \text{ cm} + 200 \text{ kg.} \cdot 70 \text{ cm} + 80 \text{ kg.} \cdot 30 \text{ cm.} - RB \cdot 71 \text{ cm} = 0 \rightarrow 71 \cdot RB - 13,8 \cdot RD = 16400$$

$\sum M/C = - R_B \cdot 26 \text{ cm} - 80 \text{ kg} \cdot 20 \text{ cm} + 200 \text{ kg} \cdot 30 \text{ cm} - R_D \cdot 31,2 \text{ cm} = 0 \rightarrow 26 R_B + 31,20 R_D = 4400$   
 Resolviendo este sistema de ecuaciones (\*) llegamos a que  
 $R_B = 222,38 \text{ kg.}$  y que  $R_D = - 44,29 \text{ kg.}$



Obsérvese que la reacción  $R_D$  es de valor negativo, por lo tanto su sentido es contrario al que hemos supuesto al construir nuestro DCL. Ahora bien, dicho sentido es obligatorio, es decir que por la forma y tipo de apoyo no puede desarrollarse en el mismo otra reacción en dirección y sentido que no sean los propuestos.

Esto significa que el sistema tal como está tiene un diseño incorrecto. Lo que ocurrirá es que la barra BD tenderá a deslizarse hacia abajo sobre el paramento AB. hasta que finalmente quede colgando en posición vertical. Como vemos entonces el sistema de fuerzas que actúa sobre el mecanismo origina un desplazamiento **compatible** con los vínculos por lo tanto la barra se mueve. Para la posición del diagrama entonces el sistema **NO ES DETERMINADO**.

A partir de esta conclusión podemos encarar dos diferentes problemas:

- Modificar el sistema de cargas de manera tal que el sistema sea determinado., o bien ver si existe alguna otra posición de la barra BD para el cual el equilibrio sea posible.
- Proponer modificaciones en los apoyos que asegure el equilibrio.