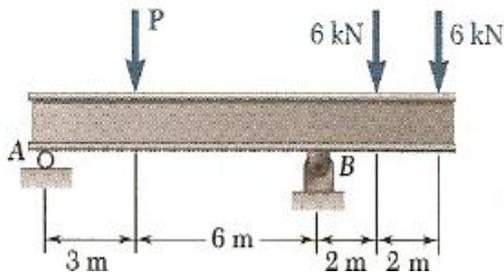


Exercices résolus en équilibre des corps rigides dans un plan



Problème résolu 4.2

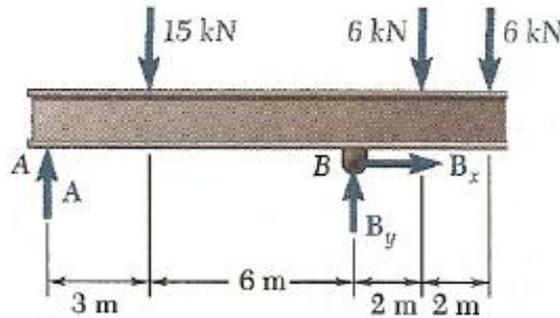


On applique trois charges à une poutre tel qu'illustré. La poutre est supportée par un appui à rouleau au point A et par un appui à rotule au point B . En supposant que le poids de la poutre est négligeable, déterminez les réactions en A et en B , sachant que $P = 15$ kN.



SOLUTION

Diagramme du corps libre. On trace le diagramme du corps libre; la réaction à l'appui A est verticale et elle est identifiée par \mathbf{A} ; cependant, la réaction à l'appui B étant de direction inconnue, on la représente selon ses composantes \mathbf{B}_x et \mathbf{B}_y . On suppose que chacune des composantes agit selon les directions illustrées à la figure ci-contre.



Équations d'équilibre. En écrivant les trois équations d'équilibre suivantes et en les résolvant par rapport à \mathbf{A} , \mathbf{B}_x et \mathbf{B}_y , on obtient

$$\pm \Sigma F_x = 0: \quad B_x = 0 \quad \mathbf{B}_x = 0 \quad \blacktriangleleft$$

$$+\uparrow \Sigma M_A = 0: \quad -(15 \text{ kN})(3 \text{ m}) + B_y(9 \text{ m}) - (6 \text{ kN})(11 \text{ m}) - (6 \text{ kN})(13 \text{ m}) = 0$$

$$B_y = +21,0 \text{ kN} \quad \mathbf{B}_y = 21,0 \text{ kN} \uparrow \quad \blacktriangleleft$$

$$+\uparrow \Sigma M_B = 0: \quad -A(9 \text{ m}) + (15 \text{ kN})(6 \text{ m}) - (6 \text{ kN})(2 \text{ m}) - (6 \text{ kN})(4 \text{ m}) = 0$$

$$A = +6,00 \text{ kN} \quad \mathbf{A} = 6,00 \text{ kN} \uparrow \quad \blacktriangleleft$$

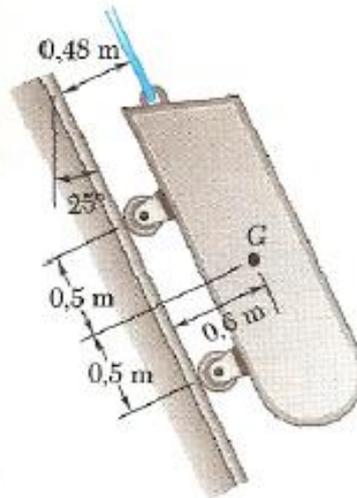
Vérification. On peut vérifier ces résultats en additionnant les composantes verticales de toutes les forces externes :

$$+\uparrow \Sigma F_y = +6,00 \text{ kN} - 15 \text{ kN} + 21,0 \text{ kN} - 6 \text{ kN} - 6 \text{ kN} = 0$$



Problème résolu 4.3

Une benne de chargement de 5500 N est au repos sur des rails selon un angle de 25° avec la verticale. Son centre de gravité est à 0,6 m des rails, à mi-distance des deux essieux. La benne est retenue par un câble attaché à 0,48 m des rails. Calculez la tension dans le câble et la réaction à chacun des essieux montés.



SOLUTION

Diagramme du corps libre. On trace d'abord le diagramme du corps libre. La réaction à chacune des roues est perpendiculaire aux rails tandis que la force de traction T est parallèle aux rails. Pour cette raison, on identifie l'axe des x parallèle aux rails et l'axe des y perpendiculaire aux rails. On décompose le poids de la benne de 5500 N selon ses composantes x et y .

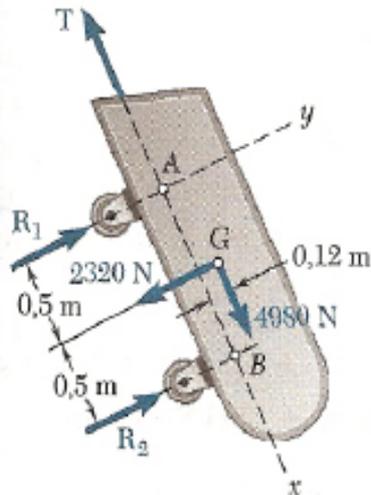
$$W_x = +(5500 \text{ N}) \cos 25^\circ = +4980 \text{ N}$$

$$W_y = -(5500 \text{ N}) \sin 25^\circ = -2320 \text{ N}$$

Équations d'équilibre. On prend les moments par rapport au point A afin d'éliminer T et R_1 .

$$+\uparrow \Sigma M_A = 0: \quad -(2320 \text{ N})(0,5 \text{ m}) - (4980 \text{ N})(0,12 \text{ m}) + R_2(1 \text{ m}) = 0$$

$$R_2 = +1758 \text{ N} \qquad R_2 = 1758 \text{ N} \nearrow \blacktriangleleft$$



Ensuite, en prenant les moments par rapport au point B pour éliminer T et R_2 , on écrit

$$+\uparrow \Sigma M_B = 0: \quad (2320 \text{ N})(0,5 \text{ m}) - (4980 \text{ N})(0,12 \text{ m}) - R_1(1 \text{ m}) = 0$$

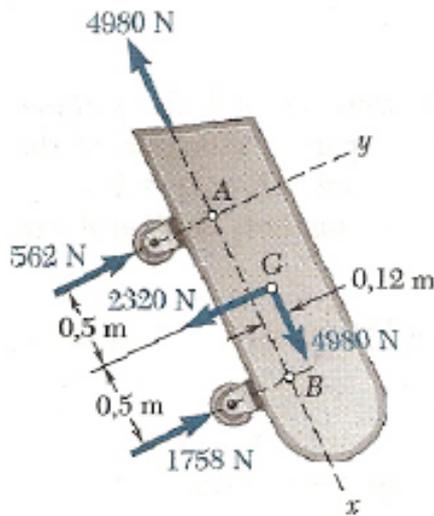
$$R_1 = +562 \text{ N} \quad R_1 = +562 \text{ N} \nearrow \blacktriangleleft$$

On obtient la valeur de T en solutionnant

$$\searrow + \Sigma F_x = 0: \quad +4980 \text{ N} - T = 0$$

$$T = +4980 \text{ N} \swarrow \blacktriangleleft$$

Le schéma ci-contre illustre les valeurs des différentes réactions.

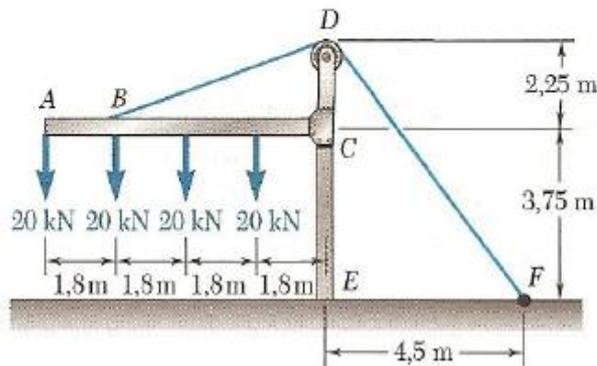


Vérification. On peut vérifier les résultats à l'aide de l'équation d'équilibre suivante:

$$\nearrow + \Sigma F_y = +562 \text{ N} + 1758 \text{ N} - 2320 \text{ N} = 0$$

On aurait pu aussi vérifier la solution en calculant les moments par rapport à un point autre que A ou B .

Problème résolu 4.4



Une structure supporte une section du toit d'un petit édifice, tel qu'illustré au schéma ci-contre. Sachant que la tension dans le câble BDF est de 150 kN, déterminez la réaction à l'encastrement E .

SOLUTION

Diagramme du corps libre. On trace le diagramme du corps libre de la structure et du câble BDF . On représente la réaction au point E par les composantes E_x , E_y et le couple M_E . Les autres forces en présence agissant sur le corps libre sont les quatre charges de 20 kN et la tension appliquée à l'extrémité du câble au point F .

Équations d'équilibre. Sachant que

$$DF = \sqrt{(4,5 \text{ m})^2 + (6 \text{ m})^2} = 7,5 \text{ m}, \text{ on écrit}$$

$$\pm \Sigma F_x = 0: \quad E_x + \frac{4,5}{7,5} (150 \text{ kN}) = 0$$

$$E_x = -90,0 \text{ kN} \quad \mathbf{E_x = 90,0 \text{ kN} \leftarrow \blacktriangleleft}$$

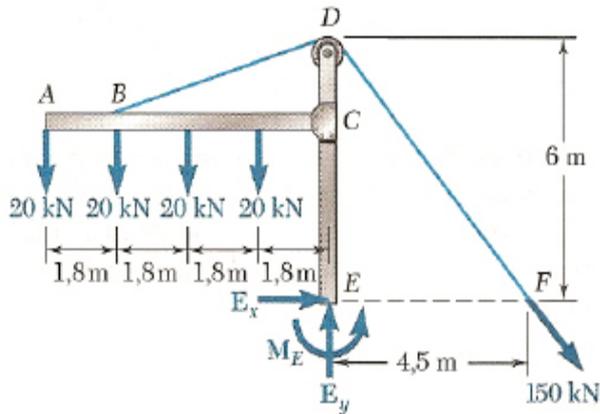
$$+ \uparrow \Sigma F_y = 0: \quad E_y - 4(20 \text{ kN}) - \frac{6}{7,5} (150 \text{ kN}) = 0$$

$$E_y = +200 \text{ kN} \quad \mathbf{E_y = 200 \text{ kN} \uparrow \blacktriangleleft}$$

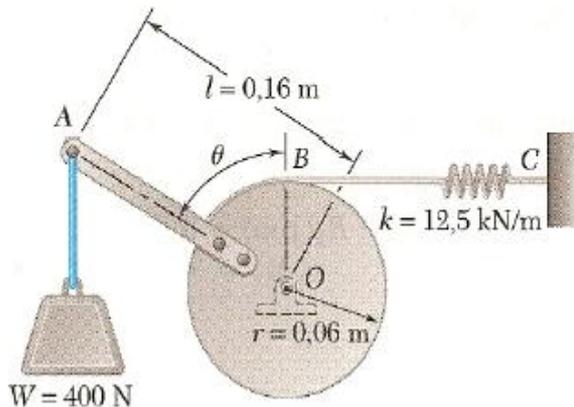
$$+ \curvearrowright \Sigma M_E = 0: \quad (20 \text{ kN})(7,2 \text{ m}) + (20 \text{ kN})(5,4 \text{ m}) + (20 \text{ kN})(3,6 \text{ m})$$

$$+ (20 \text{ kN})(1,8 \text{ m}) - \frac{6}{7,5} (150 \text{ kN})(4,5 \text{ m}) + M_E = 0$$

$$\mathbf{M_E = +180,0 \text{ kN} \cdot \text{m} \quad \mathbf{M_E = 180,0 \text{ kN} \cdot \text{m} \curvearrowright \blacktriangleleft}$$

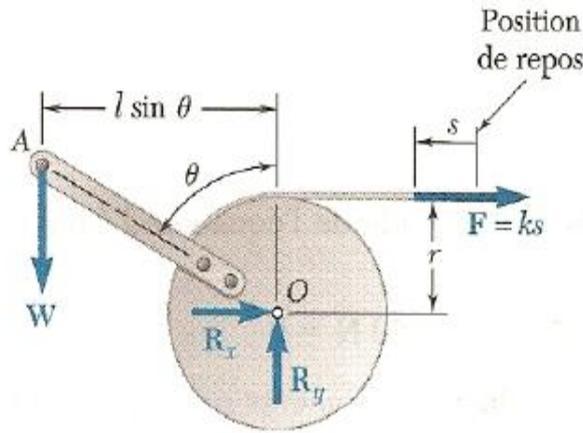


Problème résolu 4.5



Un poids de 400 N est attaché à l'extrémité A du levier OA. La constante élastique du ressort BC est de $k = 12,5 \text{ kN/m}$. Le ressort est au repos quand $\theta = 0$. Déterminez la position d'équilibre.





SOLUTION

Diagramme du corps libre (DCL). On trace le DCL du système composé du levier et du cylindre. En identifiant par s l'allongement du ressort par rapport à sa position au repos, on a : $s = r\theta$ et $F = ks = kr\theta$.

Équation d'équilibre. Si l'on additionne les moments de W et F par rapport au point O , on a :

$$+\uparrow \Sigma M_O = 0: \quad Wl \sin \theta - r(kr\theta) = 0 \quad \sin \theta = \frac{kr^2}{Wl} \theta$$

En substituant les valeurs données, on obtient

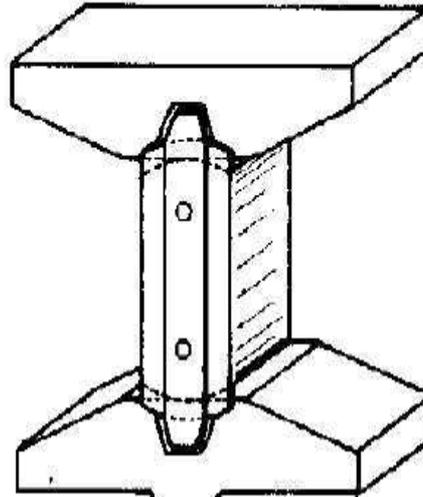
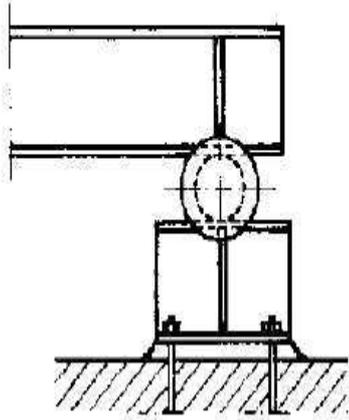
$$\sin \theta = \frac{(12,5 \text{ kN/m})(0,06 \text{ m})^2}{(400 \text{ N})(0,16 \text{ m})} \theta \quad \sin \theta = 0,703\theta$$

Une solution par essais et erreurs donne

$$\theta = 0 \text{ ou } \theta = 80,3^\circ \quad \blacktriangleleft$$

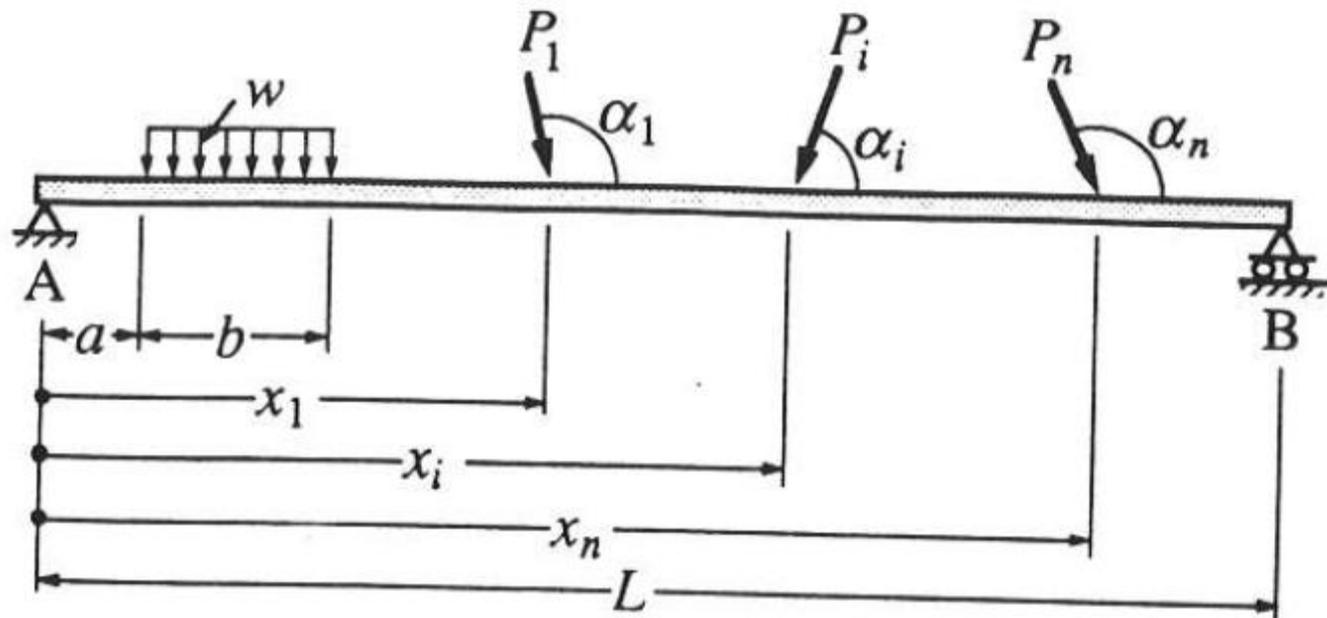


Exemples d'appuis simples glissants (ou libres) :



- Poutres

a) Poutre simple: poutre pourvue d'un appui double et d'un appui simple



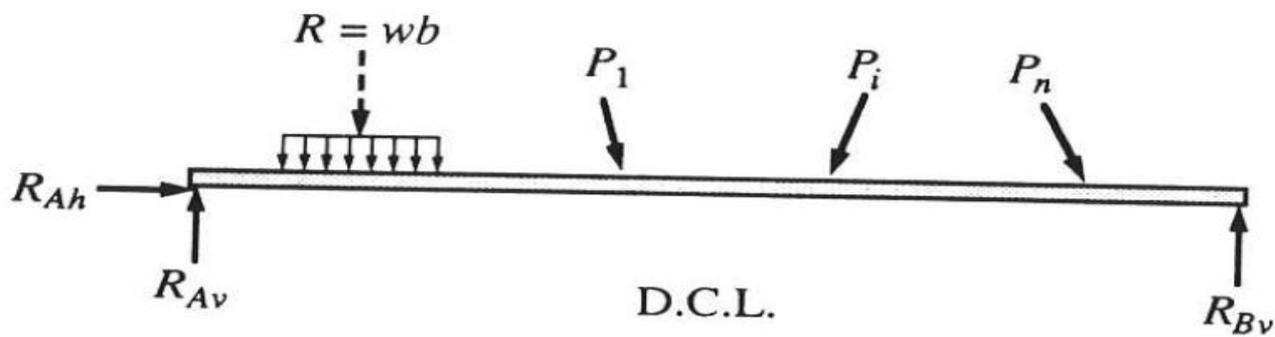


Fig. 7.10

Équations d'équilibre (43):

$$\sum F_h = 0 : R_{Ah} - \sum_{i=1}^n P_i \cos \alpha_i = 0 \rightarrow R_{Ah} = \sum_{i=1}^n P_i \cos \alpha_i$$

Il est plus simple d'utiliser immédiatement la troisième équation de l'équilibre plan ($\sum M = 0$). En effet, cette équation est vraie quel que soit le point choisi pour le calcul des moments. Si on choisit le point A ou B, on élimine une des réactions verticales inconnues.

$$\sum M_A = 0 : R_{Bv} L - (wb) (a + b/2) - \sum (P_i \sin \alpha_i) (x_i)$$

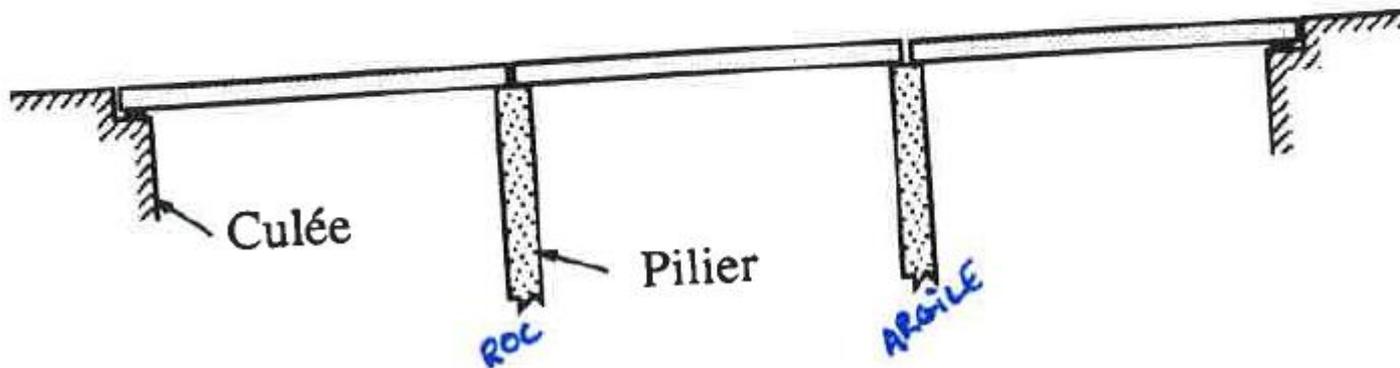
$$R_{Bv} = \frac{wb (a + 0,5 b) - \sum (P_i \sin \alpha_i) x_i}{L}$$



$$\sum F_v = 0 : R_{Av} + R_{Bv} - wb - \sum P_i \sin \alpha_i = 0$$

$$R_{Av} = wb + \sum P_i \sin \alpha_i - R_{Bv}$$

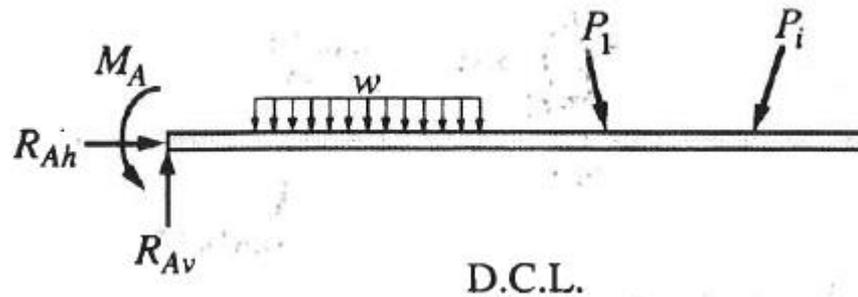
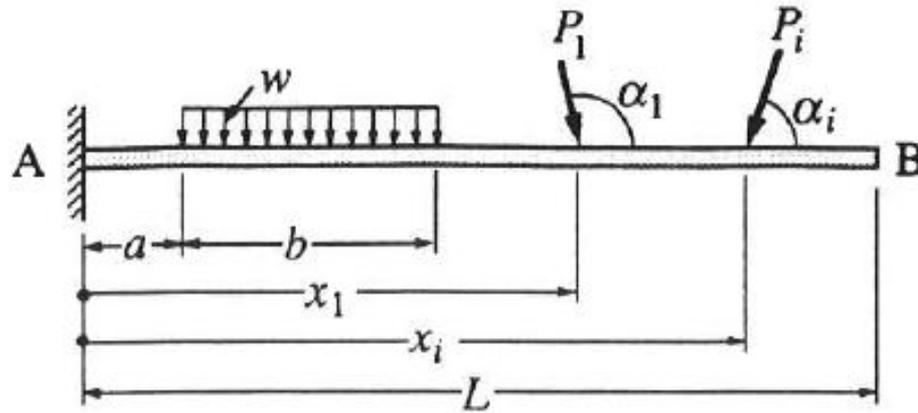
Exemple de poutres simples: pont à travées indépendantes



- Notes: 1) Chaque travée est une poutre simple appuyée sur une culée et un pilier, ou sur deux piliers.
- 2) Au moins une des extrémités de chaque poutre est retenue horizontalement.



b) Porte-à-faux: élément sur un appui unique forcément un appui triple



Équations d'équilibre

$$\sum F_h = 0 : R_{Ah} - \sum_{i=1}^n P_i \cos \alpha_i = 0 \rightarrow R_{Ah} = \sum_{i=1}^n P_i \cos \alpha_i$$

$$\sum F_v = 0 : R_{Av} - wb - \sum P_i \sin \alpha_i = 0$$

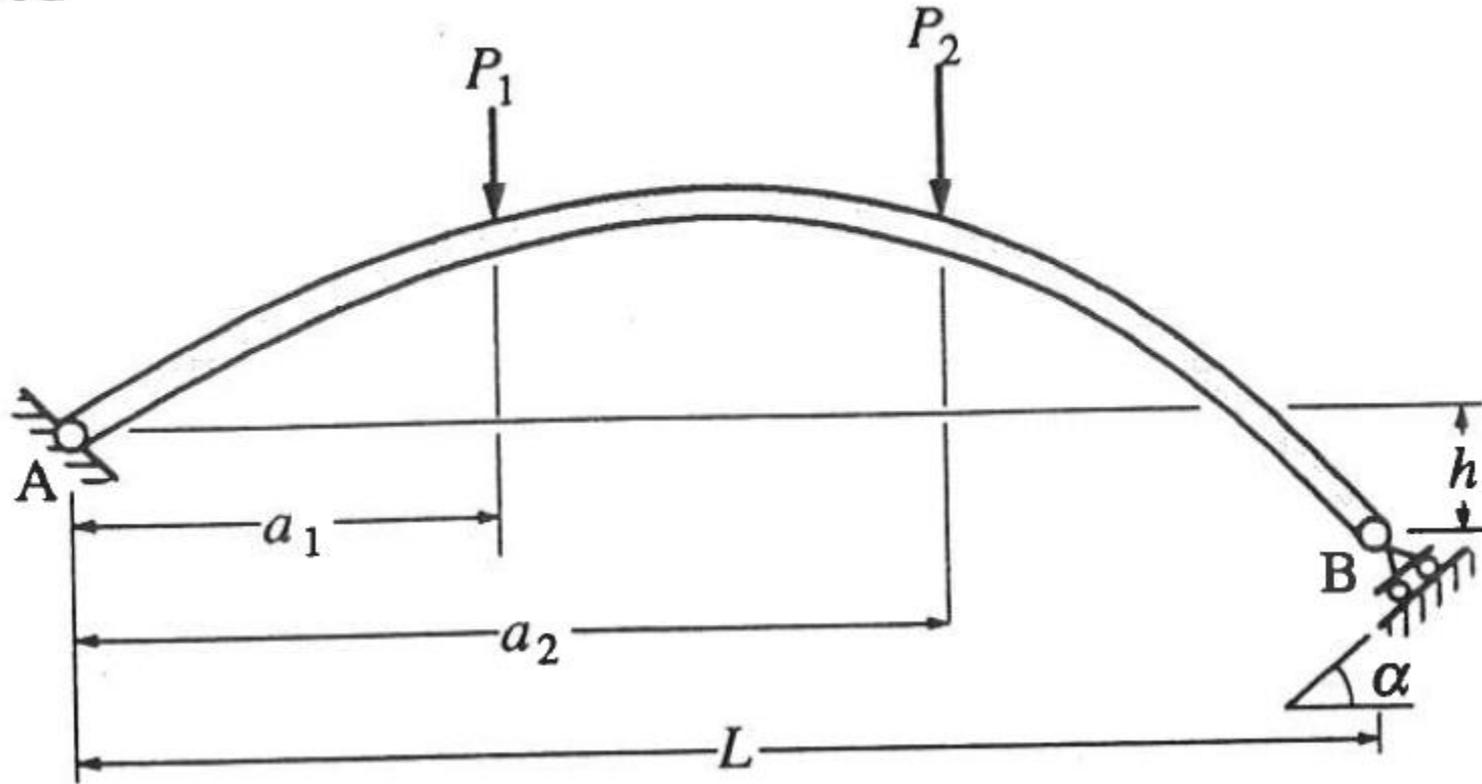
$$R_{Av} = wb + \sum P_i \sin \alpha_i$$

$$\sum M_A = 0 : M_A - (wb) (a + b/2) - \sum (P_i \sin \alpha_i) x_i = 0$$

$$M_A = (wb) (a + b/2) + \sum (P_i \sin \alpha_i) x_i$$

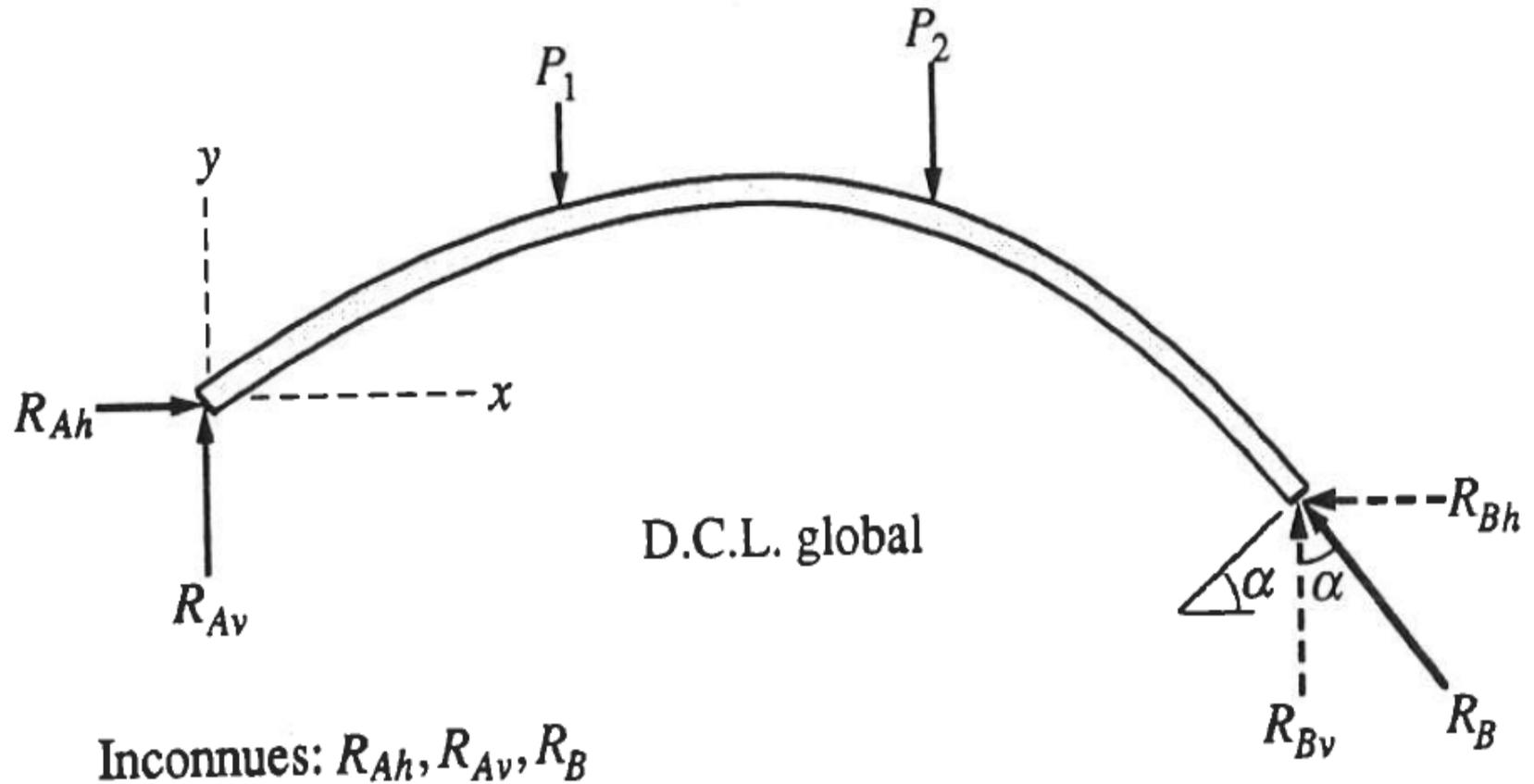


Exemple



Paramètres connus { la géométrie: L , h , a_1 , a_2 et α
les charges appliquées: P_1 et P_2





Inconnues: R_{Ah}, R_{Av}, R_B

Équation géométrique: $R_{Bh} = R_{Bv} \tan \alpha$

Équations d'équilibre: $\sum F_h = 0 \quad R_{Ah} - R_{Bh} = 0 \quad (R_{Ah} = R_{Bh})$

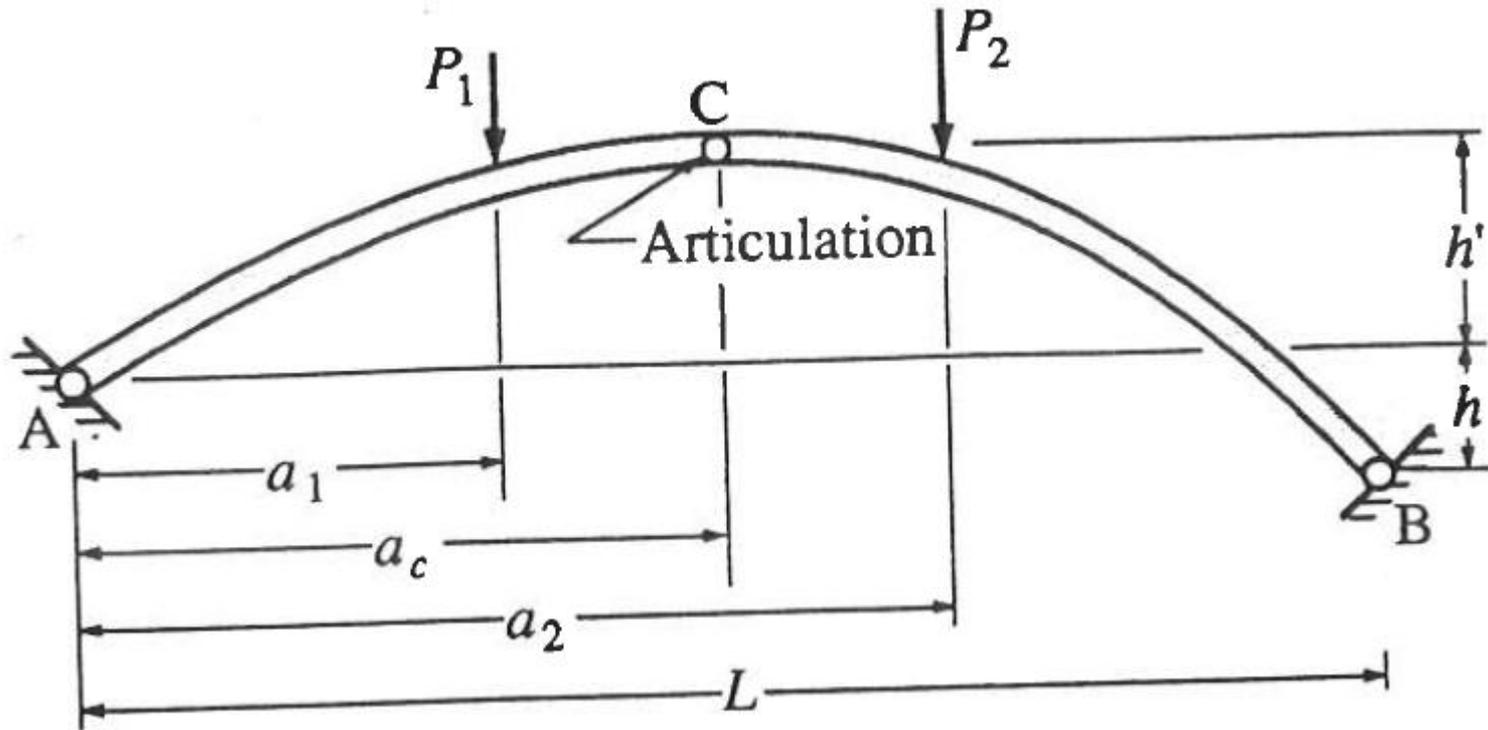
$$\sum F_v = 0 \quad R_{Av} + R_{Bv} - P_1 - P_2 = 0$$

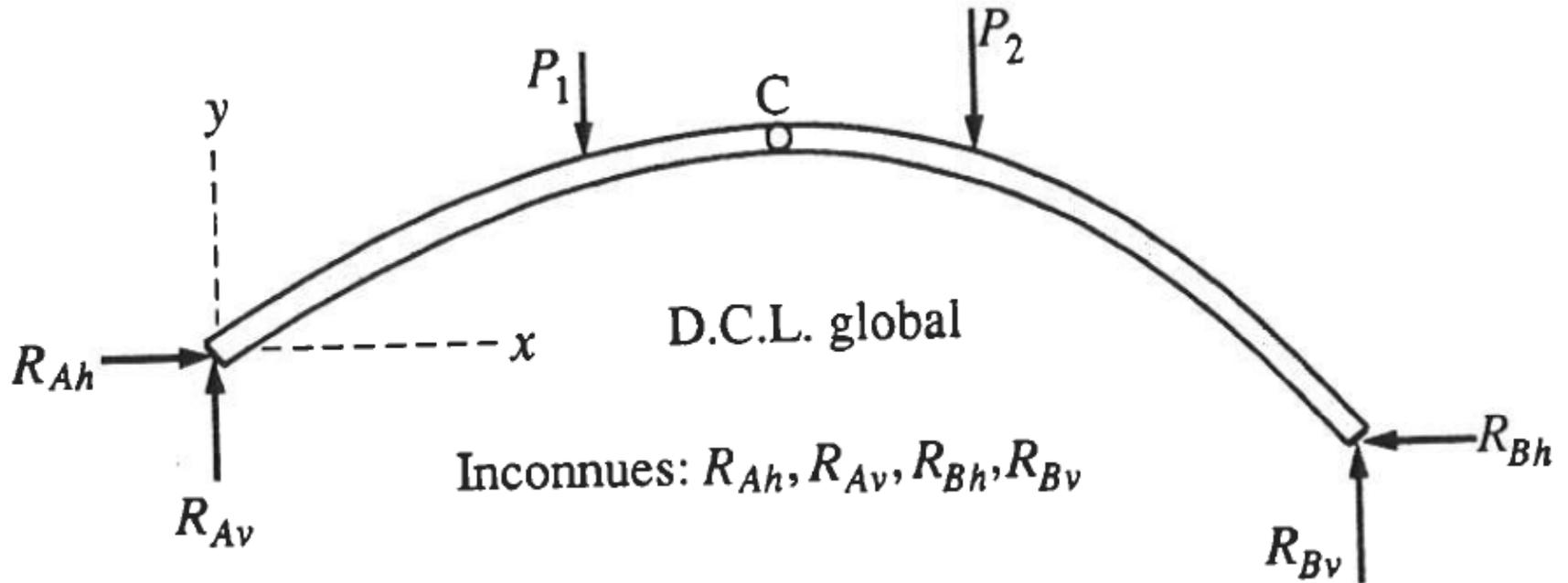
$$\sum M_A = 0 \quad R_{Bv}L - R_{Bh}h - P_1a_1 - P_2a_2 = 0$$

De la dernière équation, on obtient: $R_{Bv} = \frac{P_1a_1 + P_2a_2}{L - h \tan \alpha}$



Exemple





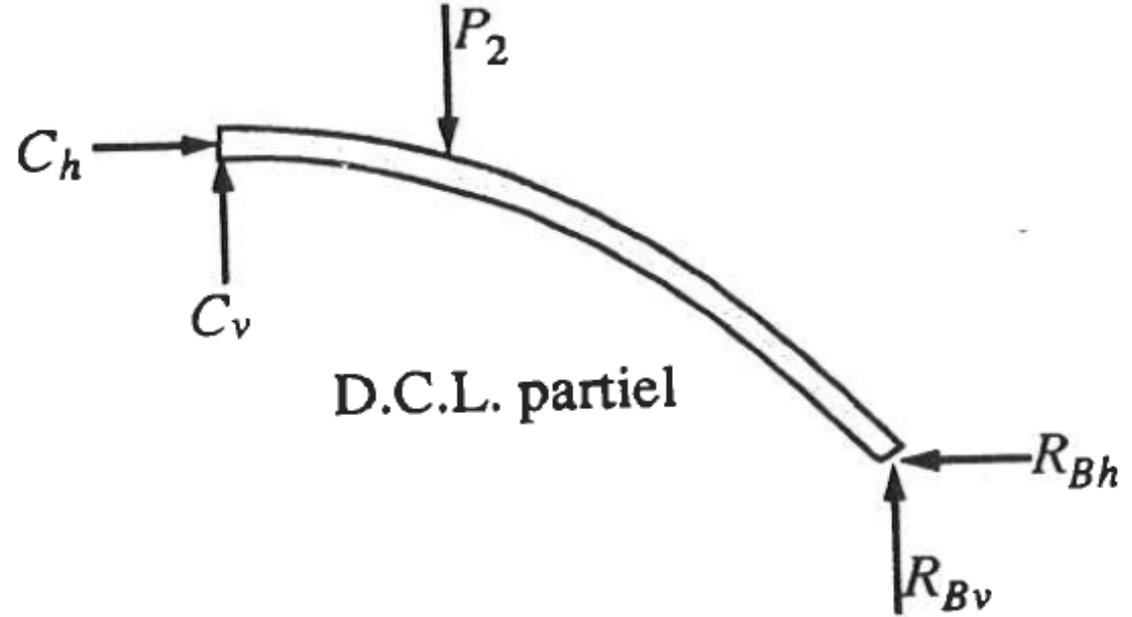
$$\sum F_h = 0 : R_{Ah} - R_{Bh} = 0 \quad (1)$$

$$\sum F_v = 0 : R_{Av} + R_{Bv} - P_1 - P_2 = 0 \quad (2)$$

$$\sum M_A = 0 : R_{Bv}L - R_{Bh}h - P_1a_1 - P_2a_2 = 0 \quad (3)$$



Une articulation ne transmet que des forces



$$\sum M_C^+ = 0 : R_{Bv}(L - a_c) - R_{Bh}(h + h') - P_2(a_2 - a_c) = 0$$

$$(3) \text{ et } (4) \longrightarrow R_{Bh} \text{ et } R_{Bv}$$

$$(1) \longrightarrow R_{Ah}$$

$$(2) \longrightarrow R_{Av}$$



