

Draw the shear and moment diagrams for the beam shown in Fig. 7-12a.

SOLUTION

Support Reactions. The support reactions are shown on the beam's free-body diagram, Fig. 7-12c.

Shear and Moment Functions. A free-body diagram for a left segment of the beam having a length x is shown in Fig. 7-12b. Due to proportional triangles, the distributed loading acting at the end of this segment has an intensity of $w/x = 6/9$ or $w = (2/3)x$. It is replaced by a resultant force *after* the segment is isolated as a free-body diagram. The *magnitude* of the resultant force is equal to $\frac{1}{2}(x)(\frac{2}{3}x) = \frac{1}{3}x^2$. This force *acts through the centroid* of the distributed loading area, a distance $\frac{2}{3}x$ from the right end. Applying the two equations of equilibrium yields

$$+\uparrow \sum F_y = 0; \quad 9 - \frac{1}{3}x^2 - V = 0 \\ V = \left(9 - \frac{x^2}{3}\right) \text{ kN} \quad (1)$$

$$\zeta + \sum M = 0; \quad M + \frac{1}{3}x^2\left(\frac{x}{3}\right) - 9x = 0 \\ M = \left(9x - \frac{x^3}{9}\right) \text{ kN} \cdot \text{m} \quad (2)$$

Shear and Moment Diagrams. The shear and moment diagrams shown in Fig. 7-12c are obtained by plotting Eqs. 1 and 2.

The point of *zero shear* can be found using Eq. 1:

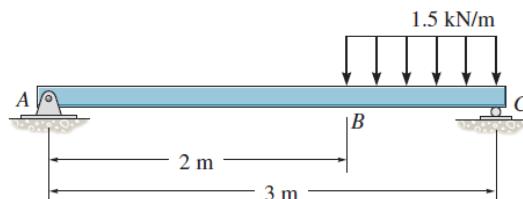
$$V = 9 - \frac{x^2}{3} = 0 \\ x = 5.20 \text{ m}$$

NOTE: It will be shown in Sec. 7.3 that this value of x happens to represent the point on the beam where the *maximum moment* occurs. Using Eq. 2, we have

$$M_{\max} = \left(9(5.20) - \frac{(5.20)^3}{9}\right) \text{ kN} \cdot \text{m} \\ = 31.2 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

Fig. 7-12

Draw the shear and moment diagrams for the beam.



SOLUTION

Support Reactions:

$$\zeta + \sum M_A = 0; \quad C_y(3) - 1.5(2.5) = 0 \quad C_y = 1.25 \text{ kN}$$

$$+ \uparrow \sum F_y = 0; \quad A_y - 1.5 + 1.25 = 0 \quad A_y = 0.250 \text{ kN}$$

Shear and Moment Functions: For $0 \leq x < 2 \text{ m}$ [FBD (a)],

$$+ \uparrow \sum F_y = 0; \quad 0.250 - V = 0 \quad V = 0.250 \text{ kN}$$

$$\zeta + \sum M = 0; \quad M - 0.250x = 0 \quad M = (0.250x) \text{ kN} \cdot \text{m}$$

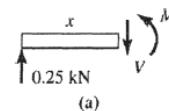
For $2 \text{ m} < x \leq 3 \text{ m}$ [FBD (b)],

$$+ \uparrow \sum F_y = 0; \quad 0.25 - 1.5(x - 2) - V = 0$$

$$V = \{3.25 - 1.50x\} \text{ kN}$$

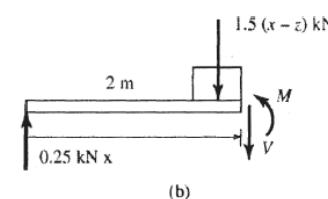
$$\zeta + \sum M = 0; \quad 0.25x - 1.5(x - 2)\left(\frac{x - 2}{2}\right) - M = 0$$

$$M = \{-0.750x^2 + 3.25x - 3.00\} \text{ kN} \cdot \text{m}$$



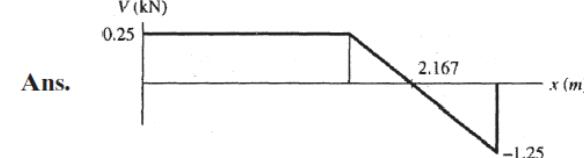
(a)

Ans.

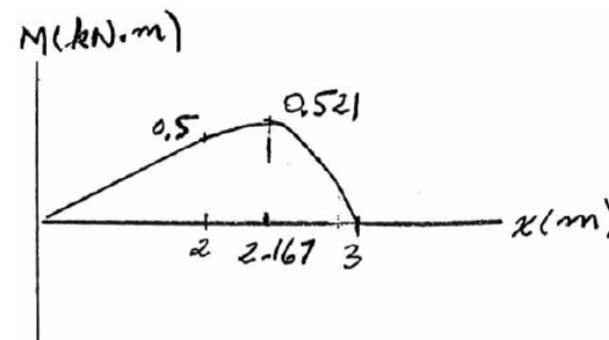


(b)

Ans.

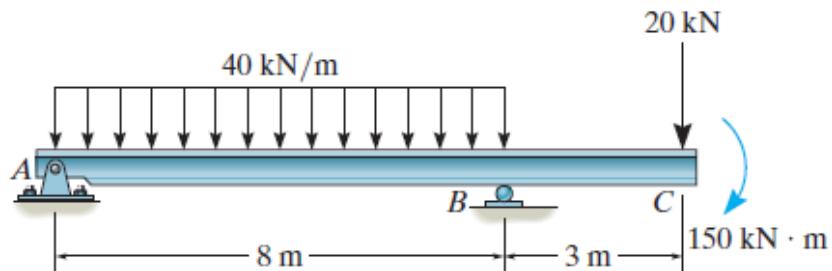


Ans.



7-53.

Draw the shear and moment diagrams for the beam.



SOLUTION

$$0 \leq x < 8$$

$$+\uparrow \sum F_y = 0; \quad 133.75 - 40x - V = 0$$

$$V = 133.75 - 40x$$

$$\zeta + \sum M = 0; \quad M + 40x\left(\frac{x}{2}\right) - 133.75x = 0$$

$$M = 133.75x - 20x^2$$

$$8 < x \leq 11$$

$$+\uparrow \sum F_y = 0; \quad V - 20 = 0$$

$$V = 20$$

$$\zeta + \sum M = 0; \quad M + 20(11 - x) + 150 = 0$$

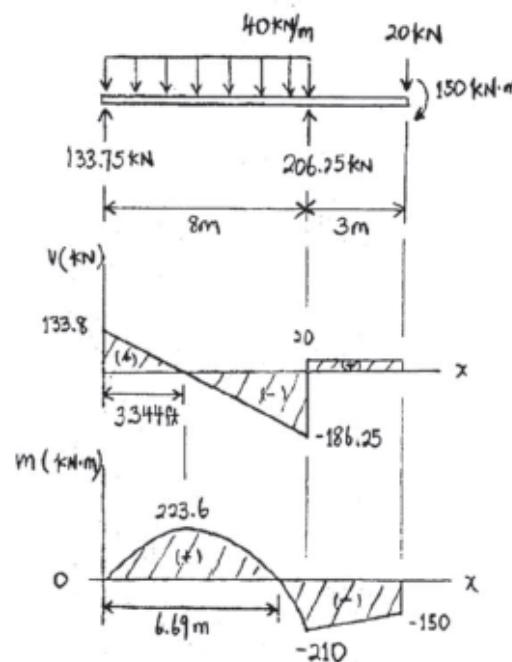
$$M = 20x - 370$$

Ans.

Ans.

Ans.

Ans.



PROBLEM 2-22 Şekil (2-P22) deki ABCD çubuğu kesit tesir diyagramlarını çiziniz. B noktası ara mafsal olup, yükler $q = 2 \text{ kN/m}$, $P = 6 \text{ kN}$, açıklıklar $a = 3 \text{ m}$, $b = 2 \text{ m}$ ve $c = 1 \text{ m}$ dir.

ÇÖZÜM: Kirişte hesaplanması gereken mesnet tepkileri A_z , A_y , M_x ve C_y dir. Bunlar üç denge denklemi ile B mafsalında yazılacak $M_B = 0$ koşulundan çözülür. Sistemi B mafsalından ikiye ayıralım ve mesnet tepkilerini hesaplayalım. Şekil (P22.a) da BCD parçası üzerinde denge denklemeleri yazılırsa,

$$\begin{aligned} \rightarrow & \quad \Sigma F_z = 0; & \Rightarrow & \quad B_z = 0 \\ \curvearrowleft & \quad \Sigma M_B = 0; \quad 2C_y - (2 \times 2)1 - 6 \times 3 = 0 & \Rightarrow & \quad C_y = 11 \text{ kN} \uparrow \\ \downarrow & \quad \Sigma F_y = 0; \quad -B_y - 11 + 6 + 2 \times 2 = 0 & \Rightarrow & \quad B_y = 1 \text{ kN} \uparrow \end{aligned}$$

AB parçasının Şekil (P22.b) deki SCD da denge denklemeleri yazılırsa,

$$\begin{aligned} \rightarrow & \quad \Sigma F_z = 0; & \Rightarrow & \quad A_z = 0 \\ \curvearrowleft & \quad \Sigma M_A = M_A; \quad M_A + (2 \times 3)1.5 - 1 \times 3 = 0 & \Rightarrow & \quad M_A = 6 \text{ kNm} \\ \uparrow & \quad \Sigma F_y = 0; \quad A_y + 1 - 2 \times 3 = 0 & \Rightarrow & \quad A_y = 5 \text{ kN} \uparrow \end{aligned}$$

olur. Süreksizlikler nedeniyle kesit tesirleri çubuk üzerinde AC ve CD diye iki bölgede hesaplanacaktır.

AC parçası: $0 \leq z \leq 5 \text{ m}$ aralığında içinde çubuk kesilirse, SCD Şekil (P22.c) de görüldüğü gibi çizilir. Kesim yapılan yerde moment denge denklemi ve çubuk parçasında düşey denge yazılırsa,

$$\left. \begin{aligned} T_I &= 5 - 2z, \\ M_I &= -6 + 5z - z^2 \end{aligned} \right\}, \quad (0 \leq z \leq 5 \text{ m}) \quad (\text{P22.1})$$

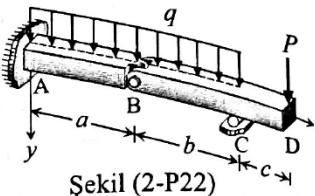
olur. Kesme kuvvetinin sıfır olduğu yerde eğilme momentinin eğimi sıfırdır. Bu nokta, $T_I(z) = 0$ dan,

$$T_I = 5 - 2z = 0 \Rightarrow z = 2.5 \text{ m}$$

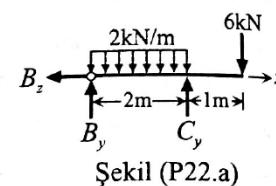
dir. Bu noktada eğilme momentinin değeri,

$$M_I|_{z=2.5} = 0.25 \text{ kNm}$$

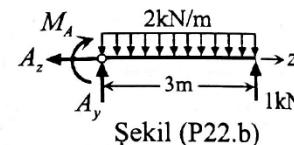
olur. Eğilme momentinin sıfır olduğu yerleri bulmak için (P22.1) de $M_I(z) = 0$ yazılırsa,



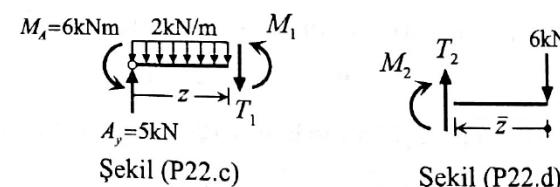
Şekil (2-P22)



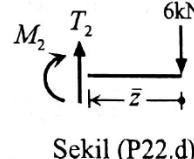
Şekil (P22.a)



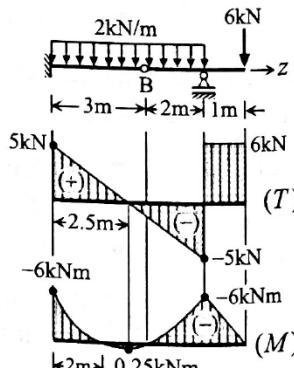
Şekil (P22.b)



Şekil (P22.c)



Şekil (P22.d)



Şekil (P22.e)

$$M_I = -6 + 5z - z^2 = 0 \Rightarrow z_1 = 2 \text{ m}, \quad z_2 = 3 \text{ m}$$

bulunur. Şekil (P22.e) de görüldüğü gibi B mafsalı $z_2 = 3 \text{ m}$ dedir.

DC parçası: Kirişin sağ ucundan başlayarak $0 \leq \bar{z} \leq 1 \text{ m}$ aralığında kesim yapılrsa, çubuk parçasının SCD Şekil (P22.d) de görüldüğü gibi çizilir. Bunun üzerinde denge denklemeleri yazılırsa,

$$T_H = 6 \text{ kN}, \quad M_I = -6\bar{z}, \quad (0 \leq \bar{z} \leq 1 \text{ m}) \quad (\text{P22.2})$$

bulunur. Kesit tesirleri Şekil (P22.e) de görüldüğü gibi çizilir.

PROBLEM 2-24 Yükleme durumu Şekil (2-P24) de görülmekte olan çerçevede kesit tesir diyagramlarını çiziniz. Tekil yükler $P=20\text{ kN}$, $Q=16\text{ kN}$, $q=12\text{ kN/m}$ ve boyutlar $a=2\text{ m}$, $b=4\text{ m}$, $c=3\text{ m}$ dir. B noktası sabit mafsal, A noktası kayıcı mafsalıdır.

ÇÖZÜM: Çerçeve denge denklemlerini yazarak mesnet tepkileri hesaplayınca:

$$A_y = 24.5\text{ kN} \uparrow, \quad B_y = 79.5\text{ kN} \uparrow, \quad B_x = 16\text{ kN} \leftarrow$$

elde edilir. Kesit tesirlerini bulmak için çubuk dört bölgede ele alınacak.

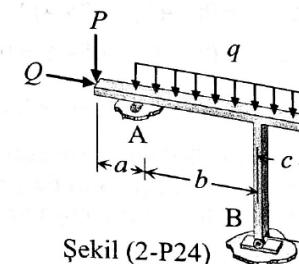
I. Bölge: Şekil (P24.a) dan,

$$\begin{aligned} N_I &= -16\text{ kN} \\ T_I &= -20\text{ kN} \\ M_I &= -20z \end{aligned} \quad , \quad (0 \leq z \leq 2\text{ m})$$

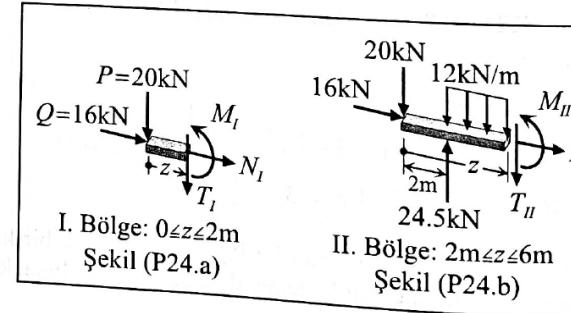
II. Bölge: Şekil (P24.b) den,

$$\begin{aligned} N_{II} &= -16\text{ kN} \\ T_{II} &= -28.5 - 12z \\ M_{II} &= -73 + 28.5z - 6z^2 \end{aligned} \quad , \quad (2\text{ m} \leq z \leq 6\text{ m})$$

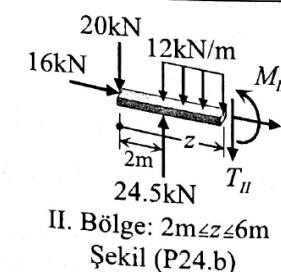
olarak. Kesme kuvvetinin sıfır olduğu noktanın koordinatı ile bu noktada durağanlaşan moment değeri,



Şekil (2-P24)



I. Bölge: $0 \leq z \leq 2\text{ m}$
Şekil (P24.a)



II. Bölge: $2\text{ m} \leq z \leq 6\text{ m}$
Şekil (P24.b)

$$28.5 - 12z = 0 \Rightarrow z = 2.375\text{ m} \Rightarrow M_{\max} = M_2|_{z=2.375} \cong -39.2\text{ kNm}$$

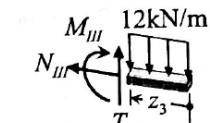
III. Bölge: Şekil (P24.c) de görüldüğü gibi $0 \leq z_3 \leq 3\text{ m}$ aralığında,

$$N_{III} = 0, \quad T_{III} = 12z_3, \quad M_{III} = -6z_3^2$$

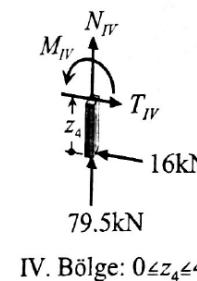
IV. Bölge: Şekil (P24.d) de görüldüğü gibi $0 \leq z_4 \leq 3\text{ m}$ aralığında,

$$N_{IV} = -79.5\text{ kN}, \quad T_{IV} = -16\text{ kN}, \quad M_{IV} = 16z_4$$

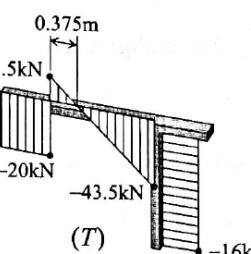
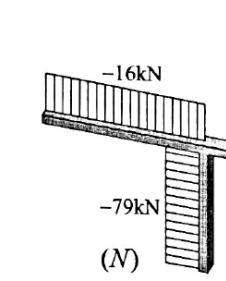
olarak. Kesit tesir diyagramları Şekil (P24.e) de görüldüğü gibi çizilir.



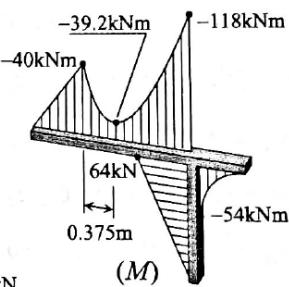
III. Bölge: $0 \leq z_3 \leq 3\text{ m}$
Şekil (P24.c)



IV. Bölge: $0 \leq z_4 \leq 4\text{ m}$
Şekil (P24.d)



Şekil (P24.e)



PROBLEM 2-33 Şekil (2-P33) de iki tane doğru eksenli çubukun oluşturduğu L biçimli çubuk A ucundan ankastre mesnetli olup, serbest ucundan düzleme dik doğrultuda etki eden düşey $P = -PK$ kuvvetinin etkisindedir. Burada K , pozitif Z ekseni yönünde birim vektördür. AB kolunun boyu a , BC kolunun boyu b olup $AB \perp BC$ dir. Çubukta kesit tesir diyagramlarını çiziniz.

ÇÖZÜM: Çubuğu AB ve BC diye iki parçaya ayıralım ve sonra mesnet tepkilerini hesaplayalım. Bunun için Şekil (P33.a) daki SCD da global (X, Y, Z) takımında denge denklemleri yazılırsa,

$$\begin{aligned}\Sigma F_x &= 0; & T_x &= 0 & , \quad \Sigma M_x &= 0; & M_x &= Pa \\ \Sigma F_y &= 0; & N_y &= 0 & , \quad \Sigma M_y &= 0; & M_y &= Pb \\ \Sigma F_z &= 0; & T_z &= P \uparrow & , \quad \Sigma M_z &= 0; & M_z &= 0\end{aligned}$$

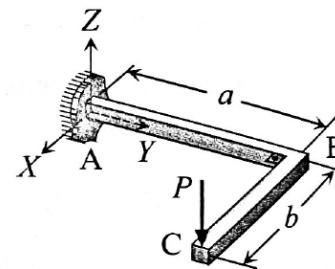
olur. BC parçası üstünde bir kesim yapılması, Şekil (P33.b) deki SCD elde edilir. Burada eleman üstüne yerleştirilecek yerel takım (x, y, z) üstünde denge denklemleri yazılırsa, kesit tesirleri,

$$\begin{aligned}\Sigma F_x &= 0; & N_x &= 0 & , \quad \Sigma M_x &= 0; & M_x &= 0 \\ \Sigma F_y &= 0; & T_y &= 0 & , \quad \Sigma M_y &= 0; & M_y &= Px & , \quad (0 \leq x \leq b) \\ \Sigma F_z &= 0; & T_z &= P & , \quad \Sigma M_z &= 0; & M_z &= 0\end{aligned}$$

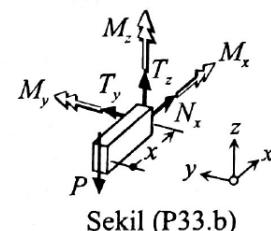
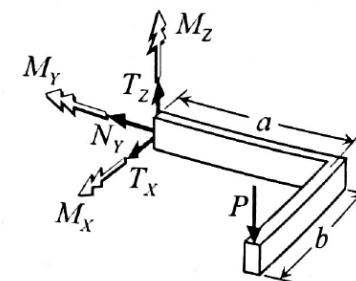
bulunur. AB parçası üstünde bir kesim yapılması Şekil (P33.c) deki SCD elde edilir. Burada eleman üstüne yerleştirilecek yerel takım (x, y, z) kullanılarak, denge denklemleri yazılırsa, kesit tesirleri,

$$\begin{aligned}\Sigma F_x &= 0; & T_x &= 0 & , \quad \Sigma M_x &= 0; & M_x &= -Py & , \quad (0 \leq y \leq a) \\ \Sigma F_y &= 0; & N_y &= 0 & , \quad \Sigma M_y &= 0; & M_y &= Pb \\ \Sigma F_z &= 0; & T_z &= P & , \quad \Sigma M_z &= 0; & M_z &= 0\end{aligned}$$

olur ve kesit tesir diyagramları Şekil (P33.d) deki gibi çizilir.



Şekil (2-P33)



Şekil (P33.d)

