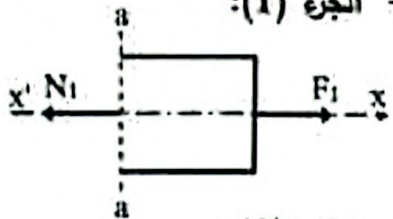
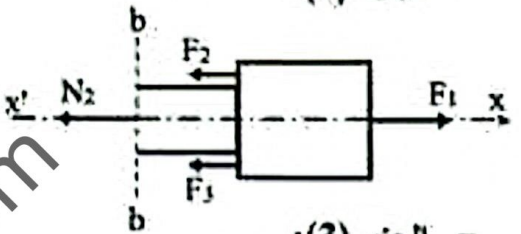
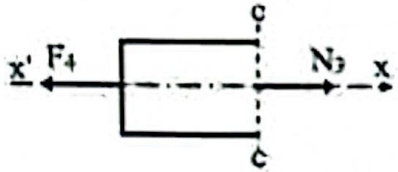


العلامة		عناصر الإجابة (الموضوع الأول)
مجموع	مجزأة	
		<p>الميكانيك المطبقة:</p> <p>النشاط الأول: التحريضات البسيطة</p> <p>(1) حساب الجهد الناظمي في كل جزء من القضيب:</p> <p>- الجزء (1):</p> $\sum F_{\text{ax}} = 0 \Leftrightarrow F_1 - N_1 = 0$ $\Rightarrow N_1 = F_1 \Rightarrow \boxed{N_1 = 60 \text{ kN}}$  <p>- الجزء (2):</p> $\sum F_{\text{ax}} = 0 \Leftrightarrow F_1 - N_1 - F_2 - F_3 = 0$ $\Rightarrow N_2 = F_1 - F_2 - F_3 \Rightarrow \boxed{N_2 = 10 \text{ kN}}$  <p>- الجزء (3):</p> $\sum F_{\text{ax}} = 0 \Leftrightarrow N_3 - F_4 = 0$ $\Rightarrow N_3 = F_4 \Rightarrow \boxed{N_3 = 10 \text{ kN}}$  <p>(2) حساب الاجهاد الناظمي في كل جزء من القضيب:</p> <p>- الجزء (1):</p> $\sigma_1 = \frac{N_1}{S_1} \Rightarrow \sigma_1 = \frac{N_1}{\frac{\pi \cdot D_1^2}{4}} \Rightarrow \sigma_1 = \frac{4N_1}{\pi \cdot D_1^2}$ $\Rightarrow \sigma_1 = \frac{4 \times 60 \times 10^3}{3.14 \times (4)^2}$ $\Rightarrow \boxed{\sigma_1 = 477.71 \text{ daN/cm}^2}$ <p>- الجزء (2):</p> $\sigma_2 = \frac{N_2}{S_2} \Rightarrow \sigma_2 = \frac{N_2}{\frac{\pi \cdot D_2^2}{4}} \Rightarrow \sigma_2 = \frac{4N_2}{\pi \cdot D_2^2}$ $\Rightarrow \sigma_2 = \frac{4 \times 10 \times 10^3}{3.14 \times (1.6)^2}$ $\Rightarrow \boxed{\sigma_2 = 497.61 \text{ daN/cm}^2}$ <p>- الجزء (3):</p> $\sigma_3 = \frac{N_3}{S_3} \Rightarrow \sigma_3 = \frac{N_3}{\frac{\pi \cdot D_1^2}{4}} \Rightarrow \sigma_3 = \frac{4N_3}{\pi \cdot D_1^2}$
01.50		

العلامة		عناصر الإجابة (الموضوع الأول)
مجموع	مجزأة	
01.50	0.25	$\Rightarrow \sigma_3 = \frac{4 \times 10 \times 10^2}{3.14 \times (3)^2}$ $\Rightarrow \sigma_3 = 141.54 \text{ daN/cm}^2$
	0.25	(3) حساب التشوه المطلق الكلي (ΔL) للقضيب:
	0.125×2	$\Delta L = \Delta L_1 + \Delta L_2 + \Delta L_3$ $\Delta L_1 = \frac{N_1 \times L_1}{S_1 \times E_s} \Rightarrow \Delta L_1 = \frac{60 \times 10^2 \times 40}{\frac{\pi \cdot 4^2}{4} \times 2.1 \times 10^6} \Rightarrow \Delta L_1 = 9.1 \times 10^{-2} \text{ mm}$
	0.125×2	$\Delta L_2 = \frac{N_2 \times L_2}{S_2 \times E_s} \Rightarrow \Delta L_2 = \frac{10 \times 10^2 \times 20}{\frac{\pi \cdot (1.6)^2}{4} \times 2.1 \times 10^6} \Rightarrow \Delta L_2 = 4.74 \times 10^{-2} \text{ mm}$
	0.125×2	$\Delta L_3 = \frac{N_3 \times L_3}{S_3 \times E_{cm}} \Rightarrow \Delta L_3 = \frac{10 \times 10^2 \times 30}{\frac{\pi \cdot (3)^2}{4} \times 1.26 \times 10^6} \Rightarrow \Delta L_3 = 3.37 \times 10^{-2} \text{ mm}$
01.25	0.25	$\Delta L = 9.1 \times 10^{-2} + 4.74 \times 10^{-2} + 3.37 \times 10^{-2} \Rightarrow \Delta L = 17.21 \times 10^{-2} \text{ mm}$
	0.25×3	(4) رسم مخطط تغيرات الاجهاد الناطمي على طول القضيب:
0.75		
05.00		<p>سلم الرسم: 1 cm \longrightarrow 100 mm 1 cm \longrightarrow 100 daN/cm²</p>

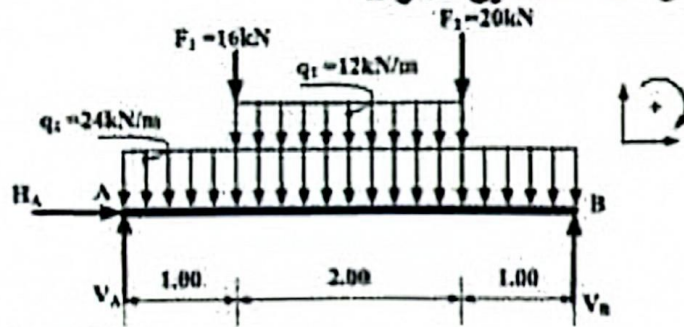
Handwritten mark

العلامة
مجزة
مجم

عناصر الإجابة (الموضوع الأول)

النشاط الثاني: الانحناء المستوي البسيط

(1) حساب ردود الأفعال عند المسندين A و B:



0.25

$$\sum F_{\text{hor}} = 0 \Rightarrow H_A = 0$$

$$\sum F_{\text{ver}} = 0 \Rightarrow V_A + V_B = 156 \text{ kN}$$

$$\sum M_{A} = 0 \Rightarrow (q_1 \times 4 \times 2) + (F_1 \times 1) + (q_2 \times 2 \times 2) + (F_2 \times 3) - (V_B \times 4) = 0$$

0.50

$$\Rightarrow V_B = \frac{(24 \times 4 \times 2) + (16 \times 1) + (12 \times 2 \times 2) + (20 \times 3)}{4} \Rightarrow V_B = 79 \text{ kN}$$

$$\sum M_{\text{in}} = 0 \Rightarrow (V_A \times 4) - (q_1 \times 4 \times 2) - (F_1 \times 3) - (q_2 \times 2 \times 2) - (F_2 \times 1) = 0$$

0.50

$$\Rightarrow V_A = \frac{(24 \times 4 \times 2) + (16 \times 3) + (12 \times 2 \times 2) + (20 \times 1)}{4} \Rightarrow V_A = 77 \text{ kN}$$

01.25

التحقق: $V_A + V_B = 156 \text{ kN} \Rightarrow 77 + 79 = 156 \text{ kN}$ محققة

(2) كتابة معادلات الجهد القاطع $T(x)$ وعزم الانحناء $M_f(x)$ على طول الزائدة:

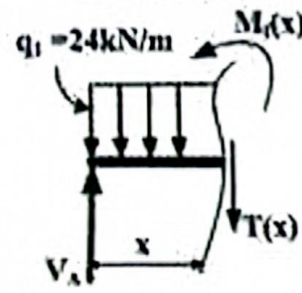
التقطع 1 - 1: $0 \leq x \leq 1.00$

0.25

$$T(x) = -q_1 \cdot x + V_A \Rightarrow T(x) = -24x + 77$$

0.25

$$\Rightarrow \begin{cases} T(0) = 77 \text{ kN} \\ T(1) = 53 \text{ kN} \end{cases}$$



0.25

$$M_f(x) = -q_1 \cdot \frac{x^2}{2} + V_A \cdot x \Rightarrow M_f(x) = -12x^2 + 77x$$

0.25

$$\Rightarrow \begin{cases} M_f(0) = 0 \\ M_f(1) = 65 \text{ kN.m} \end{cases}$$

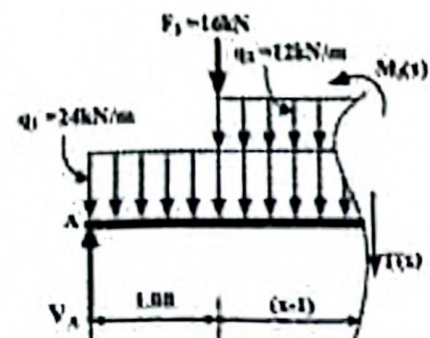
التقطع 2 - 2: $1 \leq x \leq 3.00$

0.25

$$T(x) = V_A - q_1 \cdot x - q_2 \cdot (x-1) - F_1 \Rightarrow T(x) = -36x + 73$$

0.25

$$\Rightarrow \begin{cases} T(1) = 37 \text{ kN} \\ T(3) = -35 \text{ kN} \end{cases}$$



0.25

$$M_f(x) = V_A \cdot x - q_1 \cdot \frac{x^2}{2} - q_2 \cdot \frac{(x-1)^2}{2} - F_1 \cdot (x-1)$$

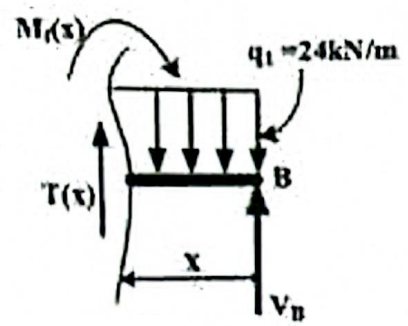
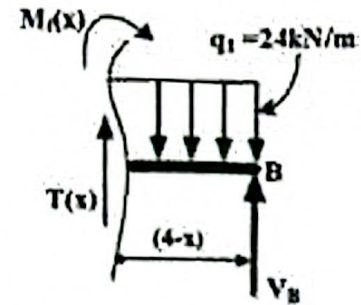
$$\Rightarrow M_f(x) = -18x^2 + 73x + 10$$

0.25

$$M_f(1) = 65 \text{ kN.m}$$

10

العلامة		عناصر الإجابة (الموضوع الأول)
مجموع	مجزأة	
		- حساب القيمة الحدية لعزم الانحناء:
	0.125	$\left. \begin{array}{l} T(1) > 0 \\ T(3) < 0 \end{array} \right\} \Rightarrow T(x) = 0 \Rightarrow -36x + 73 = 0 \Rightarrow \boxed{x = 2.03\text{m}}$
	0.125	$\Rightarrow M_r(2.03) = \boxed{84.01\text{kN.m}}$
		القطع 3-3: القطع على اليمين الطريقة الأولى: $3 \leq x \leq 4.00$
	0.25	$T(x) = -V_B + q_1 \cdot (4-x) \Rightarrow \boxed{T(x) = -24x + 17}$
	0.25	$\Rightarrow \begin{cases} T(3) = -55\text{kN} \\ T(4) = -79\text{kN} \end{cases}$
	0.25	$M_r(x) = V_B \cdot (4-x) - q_1 \cdot \frac{(4-x)^2}{2}$
	0.25	$\Rightarrow \boxed{M_r(x) = -12x^2 + 17x + 124}$
	0.25	$\Rightarrow \begin{cases} M_r(3) = 67\text{kN.m} \\ M_r(4) = 0 \end{cases}$
03.25		
		الطريقة الثانية: $0 \leq x \leq 1.00$
		$T(x) = -V_B + q_1 \cdot x \Rightarrow \boxed{T(x) = 24x - 79}$
		$\Rightarrow \begin{cases} T(0) = -79\text{kN} \\ T(1) = -55\text{kN} \end{cases}$
		$M_r(x) = V_B \cdot x - q_1 \cdot \frac{x^2}{2} \Rightarrow \boxed{M_r(x) = -12x^2 + 79x}$
		$\Rightarrow \begin{cases} M_r(0) = 0 \\ M_r(1) = 67\text{kN.m} \end{cases}$
		ملاحظة: بالنسبة للقطع 3-3 يمكن اعتماد إحدى الطريقتين الموضحتين سابقاً (على اليمين) أو اختيار القطع على اليسار مع الاحتفاظ على نفس سلم التقطع.

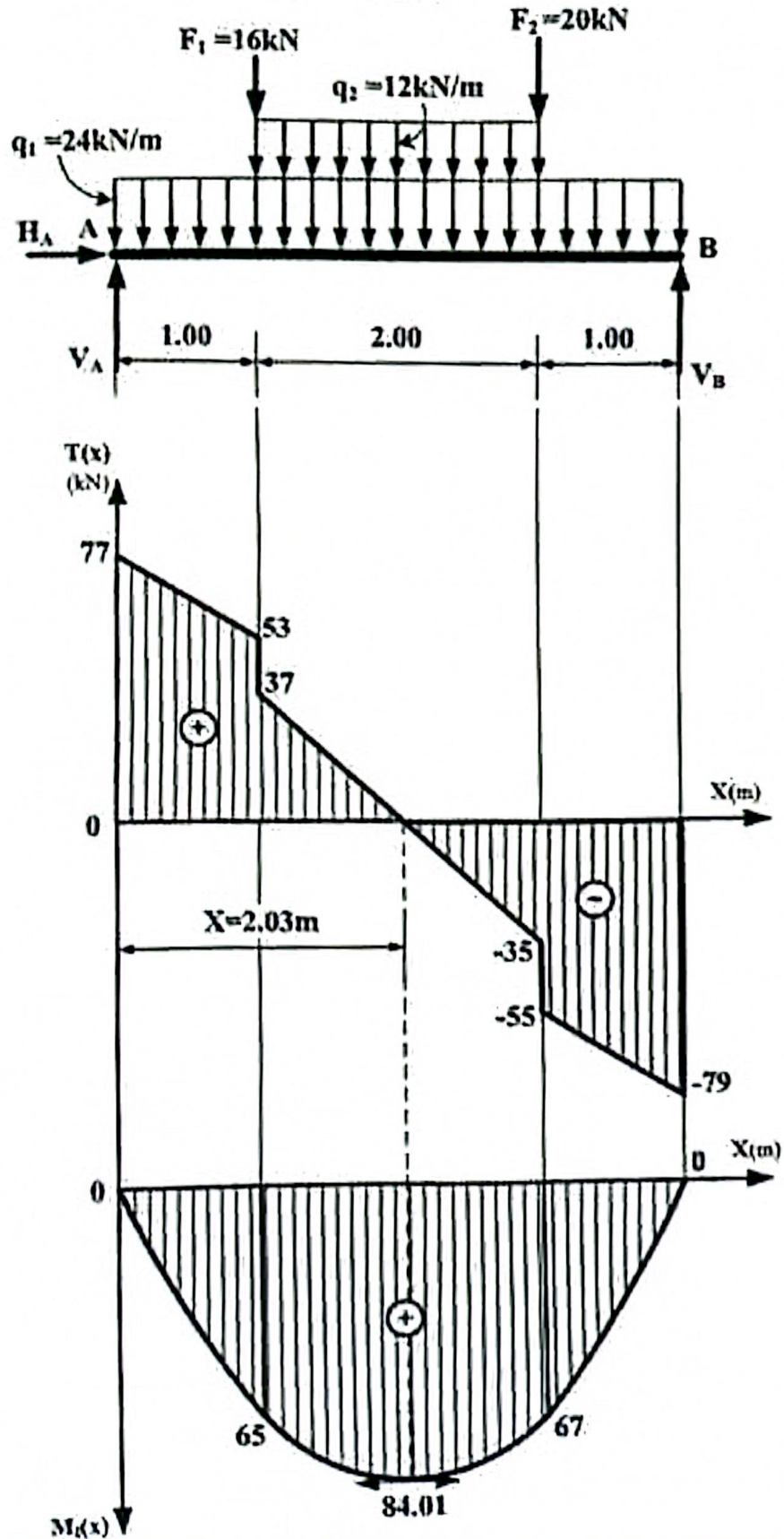


العلامة

عناصر الإجابة (الموضوع الأول)

مجزأة مجموع

(3) رسم المتحنيين البيانيين للجهد القاطع $T(x)$ و عزم الانحناء $M_r(x)$:



0.25×3

0.25×3

01.50

العلامة		عناصر الإجابة (الموضوع الأول)
مجموع	مجزأة	
0.25	0.25	<p>(4) استنتاج قيمة عزم الانحناء الأعظمي M_{fmax}:</p> <p>من المنحنى البياني لتغيرات عزم الانحناء على طول الرافدة نستنتج أن: $M_{fmax} = 84.01 \text{ kN.m}$</p> <p>(5) تحديد المجنب IPE الآمن والاقتصادي:</p>
	0.25	$\sigma_{max} \leq \bar{\sigma} \Rightarrow \frac{M_{fmax}}{W_{xxx}} \leq \bar{\sigma} \Rightarrow W_{xxx} \geq \frac{M_{fmax}}{\bar{\sigma}}$
	0.25	$\Rightarrow W_{xxx} \geq \frac{84.01 \times 10^4}{1600} \Rightarrow \boxed{W_{xxx} \geq 525.06 \text{ cm}^3}$
0.75	0.25	<p>من الجدول نختار $W_{xxx} = 557.1 \text{ cm}^3$ ومنه المجنب الآمن والاقتصادي IPE300</p>
07.00		<p>البناء:</p> <p>النشاط الأول: عموميات حول الطبوغرافيا</p> <p>(1) حساب (Y_F) ترتيب النقطة F:</p>
	0.25	$S_{FCDE} = \frac{1}{2} \sum X_i (Y_{i+1} - Y_{i-1})$
	0.25	$S_{FCDE} = \frac{1}{2} [X_F (Y_E - Y_C) + X_C (Y_F - Y_D) + X_D (Y_C - Y_E) + X_E (Y_D - Y_F)]$
	0.25	$35000 \times 2 = 300(150 - 300) + 550(Y_F - 100) + 450(300 - 150) + 300(100 - Y_F)$ $70000 = -45000 + 550Y_F - 55000 + 67500 + 30000 - 300Y_F$
	0.25	$72500 = 250 \cdot Y_F \Rightarrow Y_F = \frac{72500}{250} \Rightarrow \boxed{Y_F = 290 \text{ m}}$
01.00		<p>(2) حساب الطول L_{AF} واستنتاج السمات الاحداثي G_{AF}:</p> <p>• حساب الطول L_{AF}:</p>
	0.25	$\Delta X_{AF} = X_F - X_A \Rightarrow \Delta X_{AF} = 300 - 300 \Rightarrow \Delta X_{AF} = 0$
	0.25	$\Delta Y_{AF} = Y_F - Y_A \Rightarrow \Delta Y_{AF} = 290 - 450 \Rightarrow \Delta Y_{AF} = -160 \text{ m}$
	0.25	$L_{AF} = \sqrt{(\Delta X_{AF})^2 + (\Delta Y_{AF})^2} \Rightarrow L_{AF} = \sqrt{(X_F - X_A)^2 + (Y_F - Y_A)^2}$
	0.25	$\Rightarrow L_{AF} = \sqrt{(0)^2 + (-160)^2} \Rightarrow \boxed{L_{AF} = 160 \text{ m}}$
		<p>• استنتاج السمات الاحداثي G_{AF}:</p>
	0.50	$\left. \begin{array}{l} \Delta X_{AF} = 0 \\ \Delta Y_{AF} < 0 \end{array} \right\} \Rightarrow \boxed{G_{AF} = 200 \text{ gr}}$ حالة خاصة
01.50		

العلامة		عناصر الإجابة (الموضوع الأول)																												
مجموع	مجزأة																													
01.00	0.25	(3) حساب المساحة S_{ABCF} باستعمال الاحداثيات القطبية:																												
	0.25	$S_{ABCF} = \frac{1}{2} \sum L_n \times L_{n+1} \times \sin(G_{n+1} - G_n)$																												
	0.25	$S_{ABCF} = \frac{1}{2} [L_{AB} \times L_{AC} \times \sin(G_{AC} - G_{AB}) + L_{AC} \times L_{AF} \times \sin(G_{AF} - G_{AC})]$																												
	0.25	$S_{ABCF} = \frac{1}{2} [186.815 \times 291.55 \times \sin(134.4 - 82.75) + 291.55 \times 160 \times \sin(200 - 134.4)]$																												
	0.25	$S_{ABCF} = 39750.13 m^2$																												
01.50	0.50	(4) حساب المساحة S_{ABCDE} باستعمال الاحداثيات القائمة:																												
	0.25	$S_{ABCDE} = \frac{1}{2} \sum X_n \cdot (Y_{n+1} - Y_{n-1})$																												
	0.50	$S_{ABCDE} = \frac{1}{2} [X_A(Y_B - Y_D) + X_B(Y_C - Y_E) + X_C(Y_D - Y_A) + X_D(Y_E - Y_C) + X_E(Y_A - Y_B)]$																												
	0.25	$S_{ABCDE} = \frac{1}{2} [300(150 - 500) + 480(450 - 300) + 550(500 - 100) + 450(300 - 150) + 300(100 - 450)]$																												
	0.50	$S_{ABCDE} = 74750 m^2$																												
05.00		النشاط الثاني: الجسور																												
01.125	01.125	(1) تصنيف الجسر من حيث الشكل: جسر نو روافد (متعدد الروافد).																												
		(2) تسمية العناصر:																												
	0.125	<table border="1"> <thead> <tr> <th>العنصر 7</th> <th>العنصر 6</th> <th>العنصر 5</th> <th>العنصر 4</th> <th>العنصر 3</th> <th>العنصر 2</th> <th>العنصر 1</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>الطنف</td> <td></td> <td></td> <td>طبقة السير</td> <td>الكثمية</td> <td>بلاطة</td> <td>الرافدة</td> </tr> <tr> <td>(الكورنيش)</td> <td>الحاجز</td> <td>الرصيف</td> <td>(التنحرج)</td> <td>(الكثامة)</td> <td>الجسر</td> <td>الرئيسية</td> </tr> <tr> <td>أو الإنريز)</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>(الطولية)</td> </tr> </tbody> </table>	العنصر 7	العنصر 6	العنصر 5	العنصر 4	العنصر 3	العنصر 2	العنصر 1	الطنف			طبقة السير	الكثمية	بلاطة	الرافدة	(الكورنيش)	الحاجز	الرصيف	(التنحرج)	(الكثامة)	الجسر	الرئيسية	أو الإنريز)						(الطولية)
العنصر 7	العنصر 6	العنصر 5	العنصر 4	العنصر 3	العنصر 2	العنصر 1																								
الطنف			طبقة السير	الكثمية	بلاطة	الرافدة																								
(الكورنيش)	الحاجز	الرصيف	(التنحرج)	(الكثامة)	الجسر	الرئيسية																								
أو الإنريز)						(الطولية)																								
0.875	0.125	(3) دور كل من العنصرين 3 و 7:																												
	0.25	- دور العنصر 3: منع نفوذ المياه لبلاطة الجسر.																												
		- دور العنصر 7: يوضع في الجهة الخارجية للجسر وتوزع:																												
	0.25	أ- حماية واجهة سطح الجسر من مياه الأمطار.																												
	0.25	ب- حمل الحواجز الأمنية.																												
	0.25	ج- إعطاء طابع جمالي للجسر.																												
01.00																														
03.00																														

العلامة		عناصر الإجابة (الموضوع الثاني)
مجموع	مجزأة	
		<p>الميكانيك المطبقة: النشاط الأول: الأنظمة المثلثية</p> <p>(1) حساب ردود الأفعال عند الممثلين A و B:</p> <p>0.50 $\sum F_{x'} = 0 \Rightarrow -H_A + 15 = 0 \Rightarrow \boxed{H_A = 15 \text{ kN}}$</p> <p>$\sum F_{y'} = 0 \Rightarrow V_A + V_B - 20 - 20 - 30 = 0 \Rightarrow \boxed{V_A + V_B = 70 \text{ kN}}$</p> <p>$\sum M_A = 0 \Rightarrow -(V_B \times 12) + (F_3 \times 9) + (F_2 \times 6) + (F_4 \times 4) + (F_1 \times 3) = 0$ $\Rightarrow V_B = \frac{(20 \times 9) + (30 \times 6) + (15 \times 4) + (20 \times 3)}{12}$</p> <p>0.50 $\Rightarrow \boxed{V_B = 40 \text{ kN}}$</p> <p>$\sum M_B = 0 \Rightarrow (V_A \times 12) - (F_1 \times 9) + (F_4 \times 4) - (F_2 \times 6) - (F_3 \times 3) = 0$ $\Rightarrow V_A = \frac{(20 \times 9) - (15 \times 4) + (30 \times 6) + (20 \times 3)}{12}$</p> <p>0.50 $\Rightarrow \boxed{V_A = 30 \text{ kN}}$</p> <p>التحقق:</p> <p>$\sum F_{y'} = 0 \Rightarrow V_A + V_B = 70 \Rightarrow \boxed{30 + 40 = 70 \text{ kN}}$</p> <p>(2) حساب الجهود الداخلية للقضبان:</p> <p>عزل العقدة B:</p> <p>0.50 $\sum F_{x'} = 0 \Rightarrow -N_{BH} - N_{BG} \cdot \cos \alpha = 0 \Rightarrow \boxed{N_{BH} = -N_{BG} \cdot \cos \alpha} \dots (1)$</p> <p>0.50 $\sum F_{y'} = 0 \Rightarrow V_B + N_{BG} \cdot \sin \alpha = 0 \Rightarrow N_{BG} = \frac{-V_B}{\sin \alpha} \Rightarrow N_{BG} = \frac{-40}{0.3162}$ $\Rightarrow \boxed{N_{BG} = 126.50 \text{ kN}}$ (انضغاط)</p> <p>0.50 $N_{BH} = -(-126.50) \times 0.9487 \Rightarrow \boxed{N_{BH} = 120.01 \text{ kN}}$ (شد) بالتعويض في المعادلة (1):</p>
01.50		

العلامة		عناصر الإجابة (الموضوع الثاني)																					
مجموع	مجزأة																						
	0.50	<p>عزل العقدة H: $\sum F_{xx}=0 \Rightarrow N_{IH} - N_{HI}=0 \Rightarrow N_{HI}=N_{IH} \Rightarrow \boxed{N_{HI}=120.01 \text{ kN}}$ (شد)</p>																					
	0.50	<p>عزل العقدة A: $\sum F_{yy}=0 \Rightarrow \boxed{N_{HI}=0}$ (تركيب)</p> <p>$\sum F_{xx}=0 \Rightarrow N_{AD} \cdot \cos\alpha + N_{AC} \cdot \cos\beta - H_A = 0$ $\Rightarrow \boxed{0.9487N_{AD} + 0.8321N_{AC} = 15} \dots\dots(1)$</p> <p>$\sum F_{yy}=0 \Rightarrow V_A + N_{AD} \cdot \sin\alpha + N_{AC} \cdot \sin\beta = 0$ $\Rightarrow \boxed{0.3162N_{AD} + 0.5547N_{AC} = -30} \dots\dots(2)$</p> <p>$\boxed{N_{AC} = \frac{15 - 0.9487N_{AD}}{0.8321}} \dots\dots(3)$</p> <p>من المعادلة (1) نستخرج N_{AC}</p> <p>نعوض في المعادلة (2):</p> <p>$0.3162N_{AD} + 0.5547 \left[\frac{15 - 0.9487N_{AD}}{0.8321} \right] = -30$</p> <p>$0.3162N_{AD} + 10 - 0.6324N_{AD} = -30$</p> <p>$-0.3162N_{AD} = -40 \Rightarrow \boxed{N_{AD}=126.50 \text{ kN}}$ (شد)</p> <p>بالتعويض في المعادلة (3) نجد:</p> <p>$N_{AC} = \frac{15 - 0.9487N_{AD}}{0.8321} \Rightarrow N_{AC} = \frac{15 - (0.9487 \times 126.5)}{0.8321}$</p> <p>$\Rightarrow \boxed{N_{AC} = -126.20 \text{ kN}}$ (انضغاط)</p> <p>ملاحظة: تبقي باقي الطرق المعتمدة لحل جملة معادلتين ذات مجهولين.</p> <p>- جدول النتائج:</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>الجهد</th> <th>N_{BH}</th> <th>N_{BG}</th> <th>N_{HI}</th> <th>N_{HG}</th> <th>N_{AD}</th> <th>N_{AC}</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>الشددة (kN)</td> <td>120.01</td> <td>126.50</td> <td>120.01</td> <td>0</td> <td>126.50</td> <td>126.20</td> </tr> <tr> <td>الطبيعة</td> <td>شد</td> <td>انضغاط</td> <td>شد</td> <td>تركيب</td> <td>شد</td> <td>انضغاط</td> </tr> </tbody> </table>	الجهد	N_{BH}	N_{BG}	N_{HI}	N_{HG}	N_{AD}	N_{AC}	الشددة (kN)	120.01	126.50	120.01	0	126.50	126.20	الطبيعة	شد	انضغاط	شد	تركيب	شد	انضغاط
الجهد	N_{BH}	N_{BG}	N_{HI}	N_{HG}	N_{AD}	N_{AC}																	
الشددة (kN)	120.01	126.50	120.01	0	126.50	126.20																	
الطبيعة	شد	انضغاط	شد	تركيب	شد	انضغاط																	
	0.50																						
03.50																							
	0.25	<p>(3) تحديد مجنب الزاوية الأيمن والاقتصادي:</p> <p>$\sigma_{\max} \leq \bar{\sigma} \Rightarrow \frac{N_{\max}}{2S} \leq \bar{\sigma} \Rightarrow S \geq \frac{N_{\max}}{2\bar{\sigma}}$</p>																					
	0.50	<p>$\Rightarrow S \geq \frac{126.50 \times 10^3}{2 \times 1600} \Rightarrow \boxed{S \geq 3.95 \text{ cm}^2}$</p>																					
	0.25	<p>من الجدول نختار $S = 4.8 \text{ cm}^2$ ومنه المجنب المناسب: $L(50 \times 50 \times 5)$</p>																					
01.00																							
	0.25	<p>(4) حساب التشوه المطلق للعضيب AD:</p> <p>$L_{AD} = \sqrt{(3)^2 + (1)^2} \Rightarrow \boxed{L_{AD} = 3.16 \text{ m}}$</p> <p>$\Delta L = \frac{N_{AD} \times L_{AD}}{S \times E} \Rightarrow \Delta L = \frac{126.5 \times 10^3 \times 3.16 \times 10^3}{(2 \times 4.8) \times 2.1 \times 10^8} \Rightarrow \boxed{\Delta L = 0.198 \text{ cm} = 1.98 \text{ mm}}$</p>																					
01.00	0.25 × 3.																						
07.00																							

عناصر الإجابة (الموضوع الثاني)

النشاط الثاني: الخرسانة المسلحة

1) حساب مقطع التسليح الطولي للشد:

أ. الحالة الحدية النهائية: ELU

• الجهد الناظمي:

$$0.25 \quad N_u = 1.35G + 1.5Q \Rightarrow N_u = 1.35 \times 0.2 + 1.5 \times 0.1 \Rightarrow \boxed{N_u = 0.42 \text{ MN}}$$

• الإجهاد المسموح به للفولاذ:

$$0.25 \quad f_{su} = \frac{f_s}{\gamma_s} \Rightarrow f_{su} = \frac{400}{1.15} \Rightarrow \boxed{f_{su} = 347.83 \text{ MPa}}$$

• مقطع التسليح:

$$0.50 \quad A_s = \frac{N_u}{f_{su}} \Rightarrow A_s = \frac{0.42 \times 10^4}{347.83} \Rightarrow \boxed{A_s = 12.08 \text{ cm}^2}$$

ب. الحالة الحدية للمقاومة: ELS

• الجهد الناظمي:

$$0.25 \quad N_{ser} = G + Q \Rightarrow N_{ser} = 0.2 + 0.1 \Rightarrow \boxed{N_{ser} = 0.3 \text{ MN}}$$

• مقاومة الخرسانة للشد:

$$0.50 \quad f_{ctd} = 0.6 + 0.06f_{ctk} \Rightarrow f_{ctd} = 0.6 + 0.06 \times 30 \Rightarrow \boxed{f_{ctd} = 2.4 \text{ MPa}}$$

• الإجهاد المسموح به للفولاذ:

$$0.50 \quad \bar{\sigma}_s = \min \left\{ \frac{1}{2} f_s ; 90 \sqrt{\eta f_{ctd}} \right\} \Rightarrow \bar{\sigma}_s = \min \left\{ \frac{1}{2} \times 400 ; 90 \sqrt{1.6 \times 2.4} \right\}$$

$$\Rightarrow \bar{\sigma}_s = \min \{ 200 ; 176.36 \} \Rightarrow \boxed{\bar{\sigma}_s = 176.36 \text{ MPa}}$$

• مقطع التسليح:

$$0.50 \quad A_{ser} = \frac{N_{ser}}{\bar{\sigma}_s} \Rightarrow A_{ser} = \frac{0.3 \times 10^4}{176.36} \Rightarrow \boxed{A_{ser} = 17.01 \text{ cm}^2}$$

ج. مقطع التسليح النظري:

$$0.25 \quad A = \max \{ A_s ; A_{ser} \} \Rightarrow A = \max \{ 12.08 ; 17.01 \} \Rightarrow \boxed{A = 17.01 \text{ cm}^2}$$

د. مقطع التسليح الحقيقي:

$$0.50 \quad \text{من الجدول نختار } A_s = 18.85 \text{ cm}^2 \text{ أي } 6HA20$$

ملاحظة: تقبل جميع الاقتراحات الصحيحة.

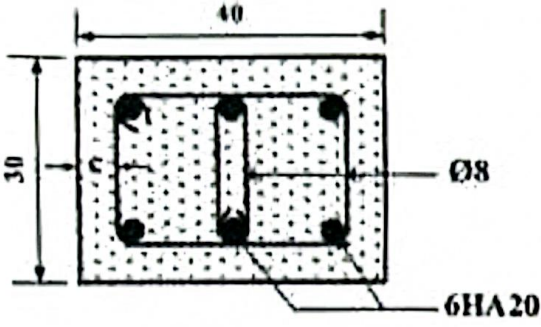
2) التحقق من شرط عدم الهشاشة:

$$0.50 \quad A_s \times f_s \geq B \times f_{ctd} \Rightarrow \left\{ \begin{array}{l} A_s \times f_s = 18.85 \times 400 = 7540 \\ B \times f_{ctd} = (40 \times 30) \times 2.4 = 2880 \end{array} \right\} \Rightarrow 7540 > 2880$$

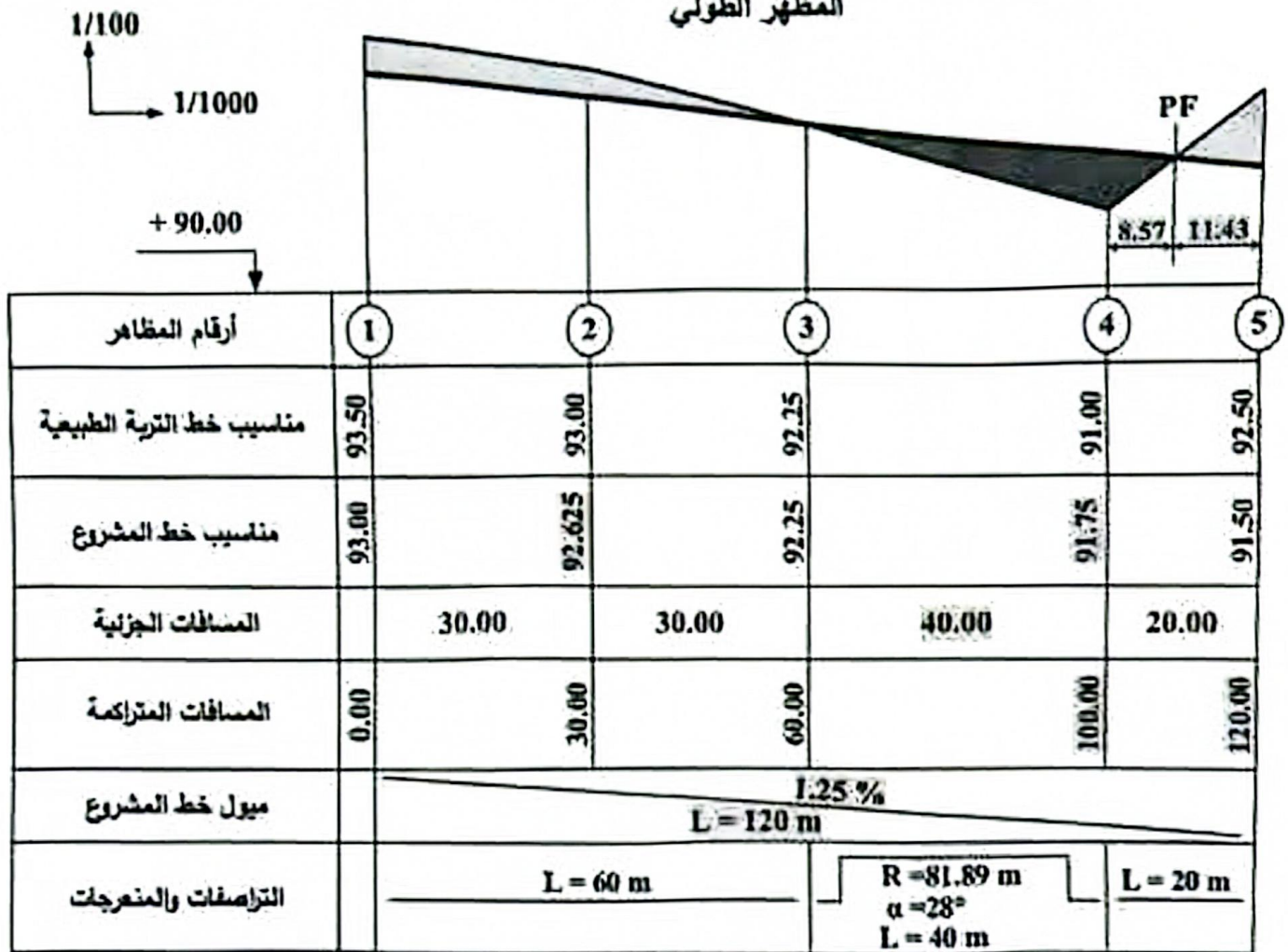
لشرط عدم الهشاشة محقق.

03.50

00.50

العلامة		عناصر الإجابة (الموضوع الثاني)
مجموع	مجزأة	
	01.00	<p>(3) رسم مقطع تسليح الشداد:</p> 
01.00		
05.00		
	01.00	<p>البناء:</p> <p>النشاط الأول: المنشأ العلوي</p> <p>(1) نور الأرضيات:</p> <ul style="list-style-type: none"> - استقبال الحمولات وتوزيعها نحو التوافد. - الفصل بين مستويات المبنى.
01.50	0.75 ×2	<p>(2) تصنيف الأرضيات المصبوبة: تصنف إلى نوعين هما:</p> <ul style="list-style-type: none"> - الأرضيات ذات الأجسام المجوفة. - الأرضيات ذات البلاطة المملوءة.
	0.75 ×2	
01.50		
03.00		
	0.50	النشاط الثاني: الطرق
	0.50	(1) إتمام المظهر الطولي:
	0.25×2	- طول المنعرج:
	0.125×2	- ميل خط المشروع:
	0.25×2	- مناسيب خط المشروع:
	0.125×2	- المسافات المتراكمة:
	0.25×2	- مسافات المظهر الوهمي:
	0.125×2	- تحديد مناطق الحفر والردم:
02.50		(2) إتمام جدول المظهر العرضي:
	0.25×6	- مناسيب خط التربة الطبيعية:
	0.25×2	- المسافات الجزئية:
	0.125×2	- مناسيب خط المشروع:
	0.125×2	- المسافات المتراكمة:
02.50		
05.00		

المظهر الطولي



المظهر العرضي P3

