



على المترشح أن يختار أحد الموضوعين الآتيين:

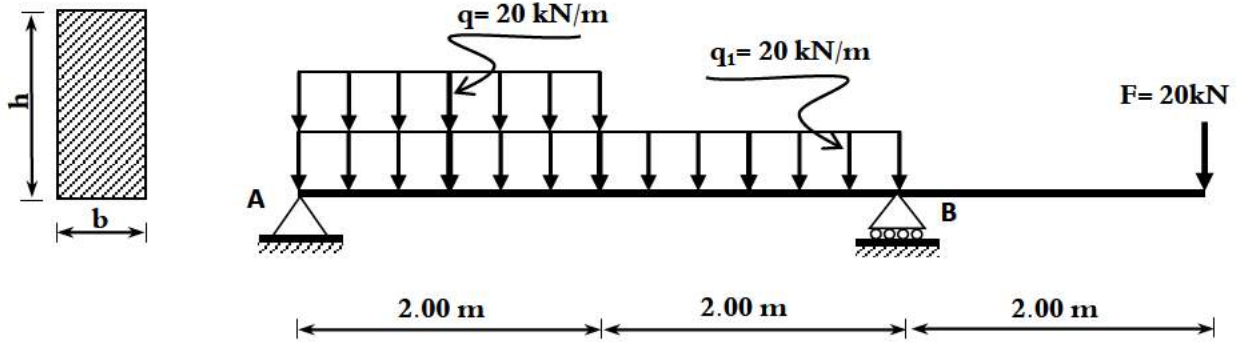
الموضوع الأول :

يحتوي الموضوع الأول على (04) صفحات (من الصفحة 1 من 8 الى الصفحة 4 من 8)

الميكانيك المطبقة (12 نقطة) :

نشاط الاول: دراسة رافدة (07 نقاط)

رافدة تسند على مسندين أحدهما بسيط (المسند B) والثاني مزدوج (المسند A) محملة كما هو موضح في (الشكل 01) الميكانيكي ، مقطعها مستطيل .



الشكل (01)

المطلوب:

1. أحسب ردود الأفعال في المسندين A و B.
 2. أكتب معادلة الجهد القاطع وعزم الانحناء .
 3. أرسم منحنيات الجهد القاطع وعزم الانحناء .
 4. أحسب الاجهاد النازمي σ_{max} بدلالة b و h.
 5. أحسب الاجهاد المماسي τ_{max} بدلالة b و h (مع $K = 3/2$).
 6. عين القيم الدنيا للعرض b و الارتفاع h من أجل: $\bar{\sigma} = 160 Mpa$ و $\bar{\tau} = 10 Mpa$.
- ملاحظة :** تؤخذ قيم b و h من التسلسل التالي: (40cm , 30 cm , 20cm , 10cm , 5cm)

نشاط الثاني: الخرسانة المسلحة (05 نقاط)

عمود بناية من الخرسانة المسلحة مقطعه $(30 \times 30) \text{cm}^2$ خاضع لتحريض الانضغاط البسيط (الشكل 02) .

المعطيات :

✓ الحمولات الدائمة: $G = 600 \text{KN}$.

✓ حمولات التشغيل : $Q = 460 \text{KN}$.

✓ الفولاذ المستعمل من نوع: HA FeE400 ،

✓ $\eta = 1.6$ ، $\gamma_s = 1.15$.

✓ خصائص الخرسانة: $f_{c28} = 25 \text{MPa}$ ، $\gamma_b = 1.5$.

✓ الحمولات مطبقة بعد 90 يوم .

العمل المطلوب :

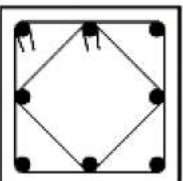
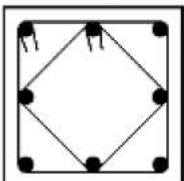
1. أحسب الطول الحر للعمود l_0 .

✓ ثم استنتج طول التحذب l_f .

2. احسب مساحة مقطع التسليح الطولي للعمود .

3. لدينا إختيارين لتسليح المقطع موضحين في الجدول .

✓ إختار التسليح الطولي الآمن والإقتصادي للعمود علما أن:

قطر القضيب $\phi(\text{mm})$	مساحة مقطع القضيب الواحد $A(\text{cm}^2)$	4HAØ14 + 4HAØ16	8HAØ16
14	1.54		
16	2.01		

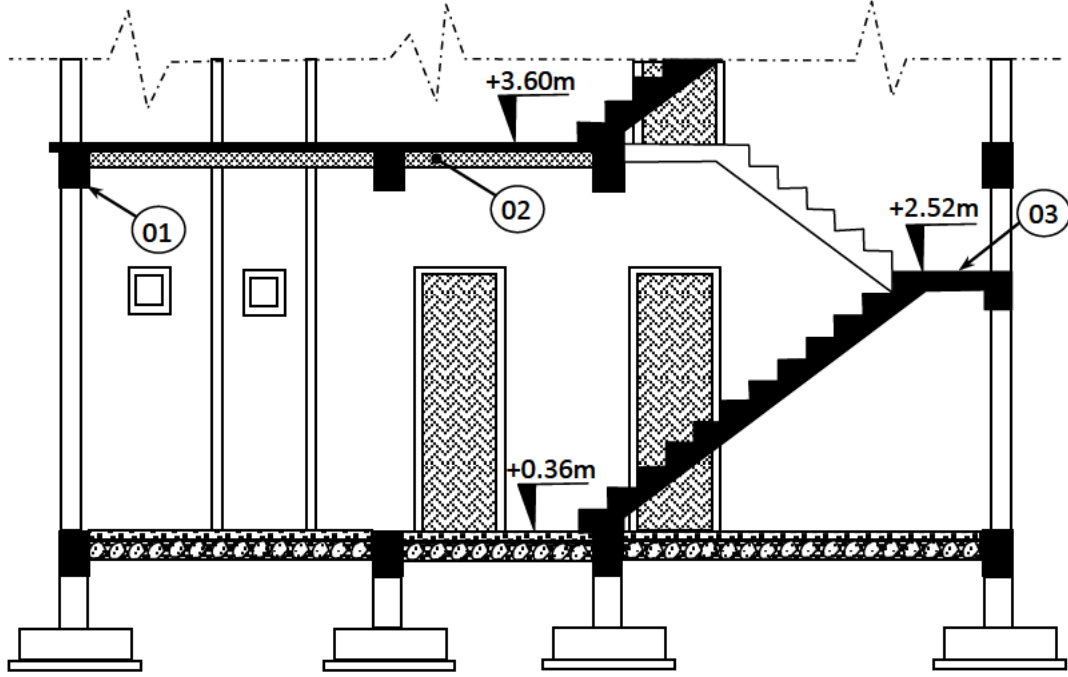
4. حدد أبعاد التسليح العرضي المناسب بحسابك : القطر والتباعد .

العلاقات الضرورية :

$A_{\min} = \text{Max}\left(4u; \frac{0.2 \times B}{100}\right)$	$\alpha = \frac{0.85}{1 + 0.2\left(\frac{\lambda}{35}\right)^2}$	$A_{th} = \left[\frac{N_U}{\alpha} - \frac{B_r \cdot f_{c28}}{0.9 \times \gamma_b}\right] \frac{\gamma_s}{f_e}$
$A_{\text{Scale}} = \text{Max}(A_{th}; A_{\min})$	$L_f = 0.7L_0$	$B_r = (a - 2) \times (b - 2)$
$S_t \leq \text{Min}\{(15 \times \phi_{L_{\min}}); 40\text{cm}; (a + 10\text{cm})\}$	$\phi_t \geq \frac{\phi_{L_{\max}}}{3}$	$\lambda = 2\sqrt{3} \frac{L_f}{a}$

النشاط الأول : المنشآت العلوية (02.5 نقاط)

❖ إليك وثيقة خطية من ملف مشروع مسكن فردي لتوضيح بعض التفاصيل في (الشكل 03).



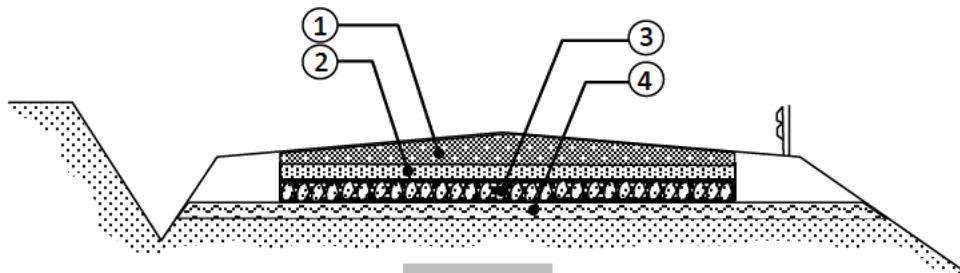
الشكل (03)

المطلوب:

1. سم المخطط الموضح في (الشكل 03) .
2. تعرف على العناصر المرقمة من 01 الى 03 .
3. حدد دور العنصر رقم: 01 .
4. لتصميم المدرج المؤدي من الطابق السفلي إلى الطابق العلوي حسب المخطط (الشكل 03):
 - ✓ أحسب ارتفاع الدرجة h .
 - ✓ أحسب طول النائمة g .
 - ✓ أحسب الطول الأفقي للقلبة الأولى L .

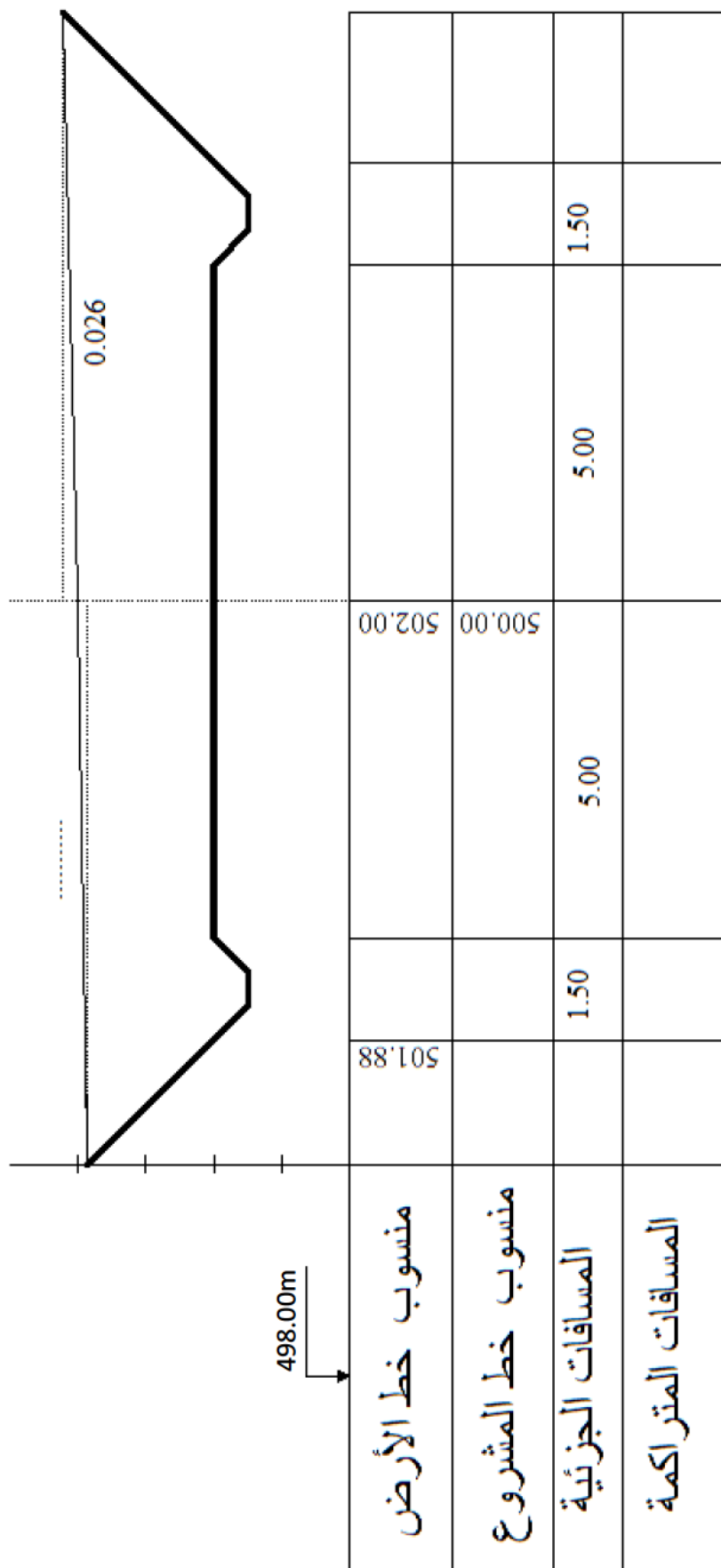
النشاط الثاني : الطرقات (05.5 نقاط)

- 1) الشكل(04) يوضح مختلف طبقات القارعة المرنة للطريق .
 - تعرف على الطبقات المكونة للقارعة من 01 الى 04.
- 2) أكمل البيانات الناقصة في الجدول للمظهر العرضي على الوثيقة (صفحة 04 من 08).



الشكل (04)

اللقب والاسم:



الموضوع الثاني :

يحتوي الموضوع الثاني على (04) صفحات (من الصفحة 5 من 8 الى الصفحة 8 من 8)

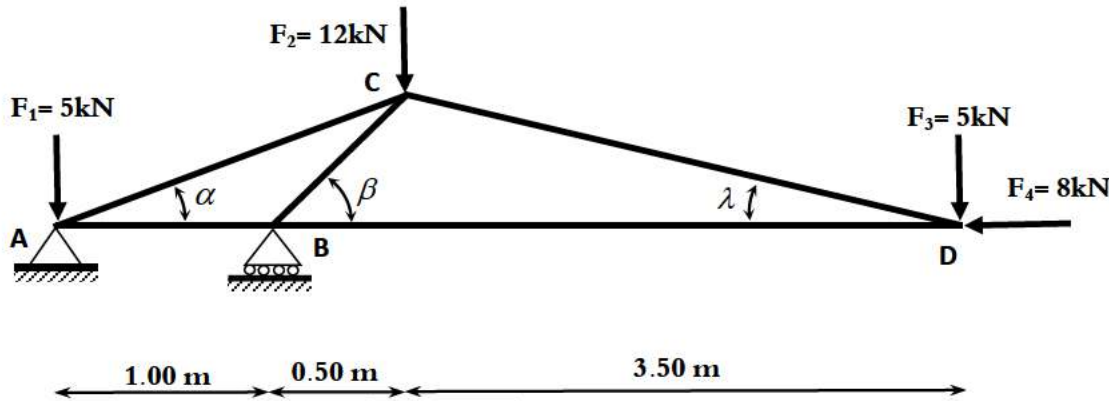
الميكانيك المطبقة (12 نقطة) :

نشاط الاول: دراسة نظام مثلي (07 نقاط)

أنشأت حضيرة للسيارات ولحماية السيارات من العوامل الطبيعية (الشكل :01) ، تم نمذجة أحد الأنظمة المثلية لهيكل غماء حسب (الشكل : 02) .



تعطى :



الشكل (02)

$$\begin{cases} \cos \alpha = 0.832 \\ \sin \alpha = 0.555 \\ \cos \beta = 0.447 \\ \sin \beta = 0.894 \\ \cos \lambda = 0.962 \\ \sin \lambda = 0.275 \end{cases}$$

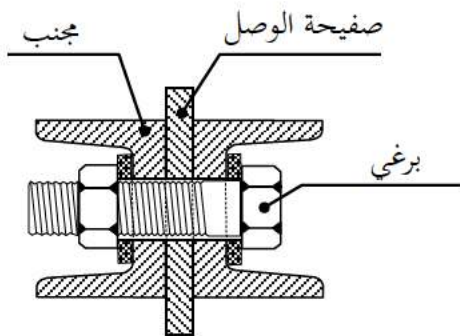
العمل المطلوب:

1- أدرس طبيعة النظام.

2- احسب ردود الأفعال في المسندين A و B.

3- عين القوى الداخلية في القضبان باستعمال طريقة عزل العقد.

4- دون النتائج المتحصل عليها في جدول مبينا شدة وطبيعة القوى الداخلية.



الشكل (03)

5- استخراج من الجدول المرفق نوع المجنب اللازم والكافي للمقاومة اذا علمت ان :

✓ القضبان المعدنية مقطوعها العرضي عبارة عن مجنبتات U مزدوجة (الشكل :03).

✓ الإجهاد المسموح به : $\bar{\sigma} = 1600 \text{ daN/cm}^2$ و $N_{\text{MAX}} = 48.10 \text{ KN}$.

❖ جدول خاص بالمجنبت U :

المساحة	طول الجناح	ارتفاع	التسمية
$S(\text{cm}^2)$	$b(\text{mm})$	$h(\text{mm})$	$U(h \times b)$
2.21	15	30	$U(30 \times 15)$
3.36	20	40	$U(40 \times 20)$
4.92	25	50	$U(50 \times 25)$
6.46	30	60	$U(60 \times 30)$

6- علما ان :

قطر البرغي المستعمل هو : $d = 12 \text{ mm}$ والاجهاد المماسي المسموح به هو : $\bar{\tau} = 1000 \text{ daN/cm}^2$.

✓ حدد عدد البراغي اللازم لربط القضيب BC حسب الشكل (03).

نشاط الثاني: دراسة قضيب (05 نقاط)

قضيب مركب من ثلاثة قطع ، موثوق في النقطة A و خاضع لقوى حسب الشكل :04 ، حيث ان :

رقم القطعة	المادة	مساحة مقطوعها (mm^2)	ثابت المرونة (N/mm^2)
01	الالمنيوم	600	0.7×10^5
02	الفولاذ	400	2.1×10^5
03	النحاس	?	0.9×10^5

❖ العمل المطلوب :

1. احسب رد فعل الوثاقة V_A .

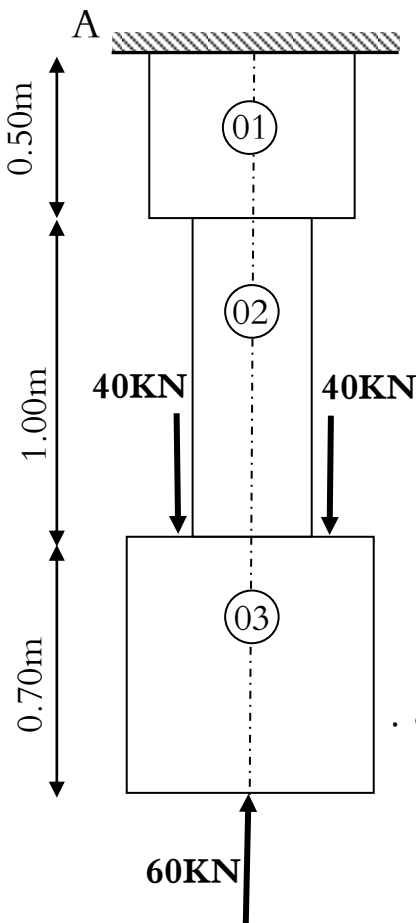
2. احسب الجهد الداخلي N في كل قطعة .

3. احسب الاجهاد الناظمي σ في قطعة (01) و (02).

4. احسب مساحة مقطع القطعة: (03) حتى لا يتغير الطول الكلي للقضيب .

5. احسب الاجهاد الناظمي σ في قطعة (03).

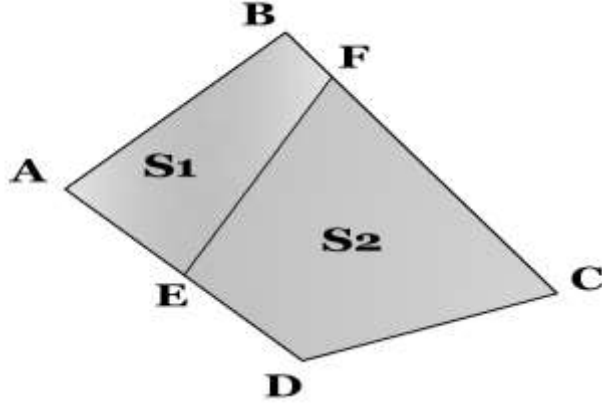
6. ارسم منحني الاجهادات على طول القضيب.



الشكل :04

النشاط الأول : الطبوغرافيا - المساحات (05 نقاط)

قطعة أرض ABCD ممثلة في الشكل (05) معرفة بإحداثياتها القائمة حسب الجدول الآتي :



الشكل (05)

النقاط	X(m)	Y(m)
A	61	113
B	100	155
C	148	85
D	103	67

العمل المطلوب :

1- إذا علمت أن النقطة E هي منتصف القطعة [AD] .

✓ أحسب إحداثيات النقطة E.

2- أحسب مساحة القطعة (ABCD) باستعمال الإحداثيات القائمة.

3- إذا علمت أن $S1 = \frac{1}{3} S_{ABCD}$ و $S2 = \frac{2}{3} S_{ABCD}$.

✓ أحسب إحداثيات النقطة F .

النشاط الثاني : الطرق (03 نقاط)

يبر مشروع طريق عبر عدة مقاطع عرضية إنطلاقاً من المقطع P_1 الى غاية المقطع P_7 , حيث المعطيات

الخاصة بالتربة الطبيعية- الميدان - و المشروع مدونة في المخطط على الوثيقة المرفقة (الصفحة 8 من 8) .

1) أتم رسم المظهر الطولي للطريق، مع إكمال جميع البيانات .

2 أحسب المظاهر الوهمية إن وجدت.

(ينجز العمل على الوثيقة المرفقة الصفحة 08 من 08).

اللقب و الاسم:.....

مظهر طولي لجزء من طريق

1/100
1/1000

المستوى المرجعي : 68.00 m

1	2	3	4	5	6	7
ارقام المظاهر العرضية						
مناسيب خط التربة الطبيعي	71.00	71.60	72.00	70.00	70.27	71.00
مناسيب خط تربة المشروع		71.00			71.00	70.00
المسافات الجزئية	40.00m		20.00m	30.00m	20.00m	50.00m
المسافات المتراكمة						189.94
الميل	2.86% على طول :					
المنعرجات و التراصفات	R=.....m $\alpha=26^\circ$ L=.....m					

النشاط الأول: الانحناء البسيط (07 نقاط)

1. حسب ردود الأفعال

$H_A = 0 \text{ KN}$

1.

$V_A = 60 \text{ KN}$ و $V_B = 80 \text{ KN}$ والتحقق

2. أكتب معادلة الجهد القاطع وعزم الانحناء

القطع (1-1) $0 \leq X \leq 2$

$\sum F/y = 0 \rightarrow T(x) = 60 - 40x$

$T(2) = -20 \text{ KN}$, $T(0) = 60 \text{ KN}$

$\sum M/(1-1) = 0 \rightarrow M(x) = 60x - 20x^2$

$M(2) = 40 \text{ KN.m}$, $M(0) = 0 \text{ KN.m}$

القيمة الحدية:

$T(x) = 0 \rightarrow X = 1.5 \text{ m} \rightarrow M(1.5) = 45 \text{ KN.m}$

القطع (2-2) $2 \leq X \leq 4$

$\sum F/y = 0 \rightarrow T(x) = 20 - 20x$

$T(4) = -60 \text{ KN}$, $T(2) = -20 \text{ KN}$

$\sum M/(1-1) = 0 \rightarrow M(x) = 40 + 20x - 10x^2$

$M(4) = -40 \text{ KN.m}$, $M(2) = 40 \text{ KN.m}$

القطع (3-3) $4 \leq X \leq 6$

$\sum F/y = 0 \rightarrow T(x) = 20$

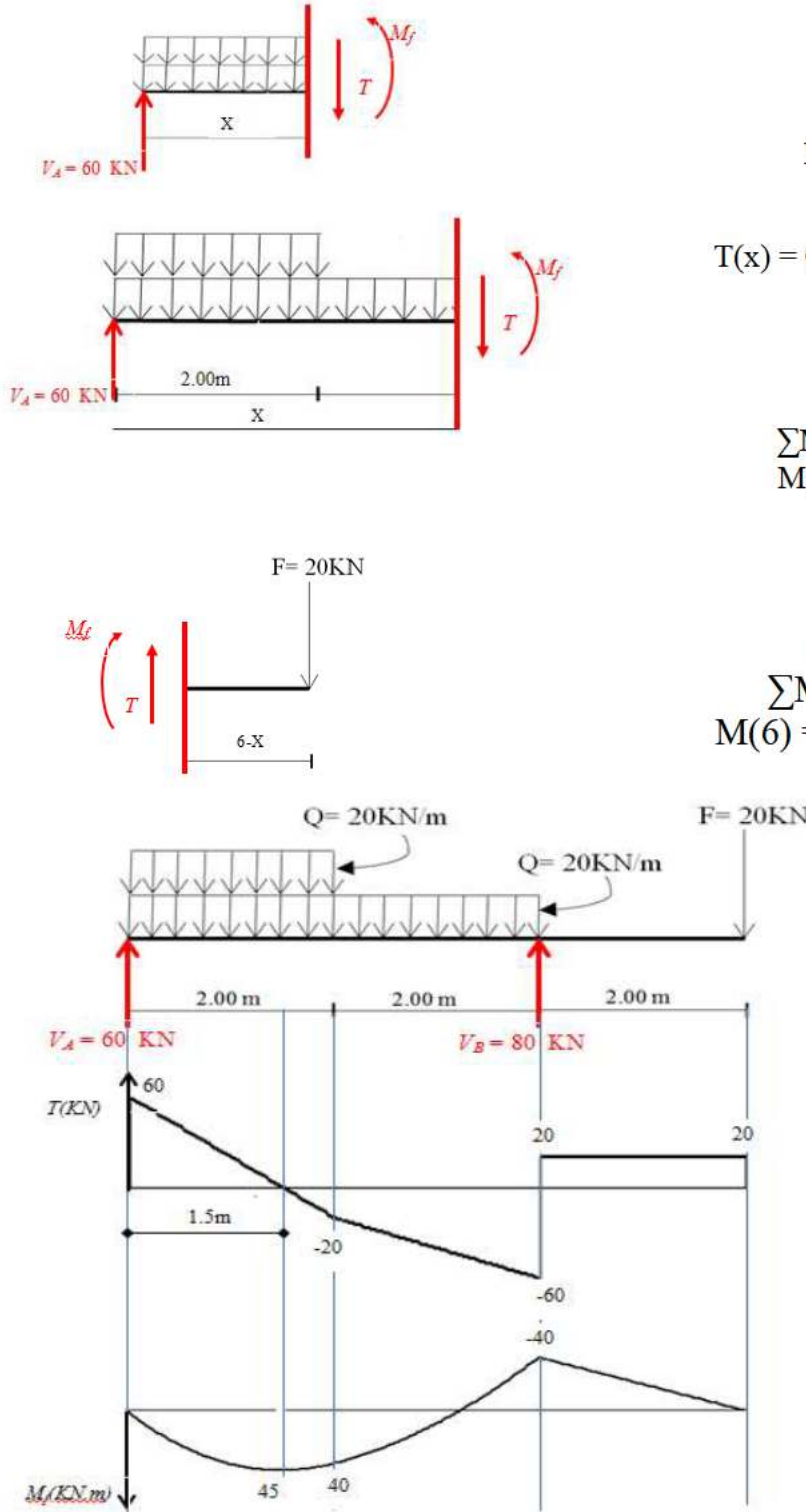
$T(6) = 20 \text{ KN}$, $T(4) = 20 \text{ KN}$

$\sum M/(1-1) = 0 \rightarrow M(x) = 20x - 120$

$M(6) = 0 \text{ KN.m}$, $M(4) = -40 \text{ KN.m}$

3. رسم منحنيات الجهد القاطع

وعزم الانحناء



0.25 0.25 01	4. حساب الاجهاد الناظمي σ_{max} بدلالة h و b $\sigma_{max} = \frac{6M_{fmax}}{bh^2} = \frac{6 \times 450000}{bh^2} = \frac{27 \times 10^5}{bh^2}$ 5. حساب الاجهاد الناظمي τ_{max} بدلالة h و b $\tau_{max} = \frac{3T_{max}}{2bh} = \frac{90 \times 10^2}{bh}$ 6. تعيين القيمة الدنيا للعرض b و القيمة الدنيا للارتفاع h من أجل: $\bar{\sigma} = 160 \text{ Mpa}$ و $\bar{\tau} = 10 \text{ Mpa}$ $\tau_{max} \leq \bar{\tau} \Rightarrow \frac{90 \times 10^2}{bh} \leq 100 \Rightarrow bh \geq 90 \text{ cm}^2$ $\sigma_{max} \leq \bar{\sigma} \Rightarrow \frac{27 \times 10^5}{bh^2} \leq 1600 \Rightarrow bh^2 \geq 1687.5 \text{ cm}^3$ $\rightarrow \frac{bh^2}{bh} \geq \frac{1687.5}{90} \Rightarrow h \geq 18.75 \text{ cm}$ نأخذ $h = 20 \text{ cm}$ ومنه $b = 5 \text{ cm}$
0.5 0.25 0.5 0.5 0.5 0.25 0.75 0.5 01	<u>النشاط الثاني : الخرسانة المسلحة (05 نقاط)</u> 1. حساب طول الحر للعمود L_0 ، ثم استنتاج طول التحذب L_f $L_0 = 3.60 - 0.36 = 3.24 \text{ m}$ $L_f = 0.7L_0 = (3.60 - 0.36) \times 0.7 = 2.27 \text{ m}$ 2. حساب مساحة التسليح الطولي للعمود - حساب قوة الانضغاط N_U $N_U = 1.35 \times 600 + 1.5 \times 460 = 1500 \text{ KN}$ - حساب النحافة: $\lambda = 2\sqrt{3} \frac{L_f}{a} = 26.21 < 50$ - حساب المعامل α: $\alpha = \frac{0.85}{1 + 0.2\left(\frac{\lambda}{35}\right)^2} = 0.76$ - حساب مساحة المقطع المصغر: $B_r = (30 - 2) \times (30 - 2) = 784 \text{ cm}^2$ - حساب مساحة مقطع التسليح النظري $A_{th} = \left[\frac{15000}{0.76} - \frac{784 \times 25}{0.9 \times 1.5} \right] \frac{1.15}{400} = 15.00 \text{ cm}^2$ - حساب التسليح الأدنى $A_{min} = \text{Max} \left(4u; \frac{0.2 \times B}{100} \right) \Rightarrow A_{min} = \text{Max}(4.8 \text{ cm}^2; 1.8 \text{ cm}^2) \Rightarrow A_{min} = 4.8 \text{ cm}^2$ - اختيار التسليح العملي $8HA16 = 16.08 \text{ cm}^2 < A_{th}$ $4HA16 + 4HA14 = 14.19 \text{ cm}^2 < A_{th}$ $A_s = 16.08 \text{ cm}^2 (8HA16)$

$$S_t = 20\text{cm} \quad \leftarrow S_t \leq \text{Min}\{(15 \times 1.6); 40\text{cm}; (30 + 10\text{cm})\} \quad S_t \leq 24\text{cm}$$

البـ _____ ناء (08 نقاط) :

النشاط الأول: المنشآت العلوية (2,5 ن)

1. المخطط الموضح في (الشكل 04): مقطع شاقولي لبنانية
2. التعرف على العناصر المرقمة

- 01 ← رافدة 02 ← أرضية 3 ← بسط الراحة

- 3 دوره الغصير 01 استقبال الحمولات الآتية من الأرضية ونوزيعها على الأعمدة
4لتصميم الادراج للانتقال من الطابق السفلي الى الطابق العلوي
○ احسب ارتفاع الدرجة اذا كان عدد الدرجات 18 درجة

$$h = \frac{H}{n} = \frac{3.6 - 0.36}{18} = 18 \text{ cm}$$

- أحسب عدد درجات القلبة الاولى

$$g = 64 - 2 \times 18 = 28 \text{ cm}$$

- حساب طول النائمة : ب استعمال علاقة بلوندا
 ○ أحسب الطول الأفقي للقبلة الاولى

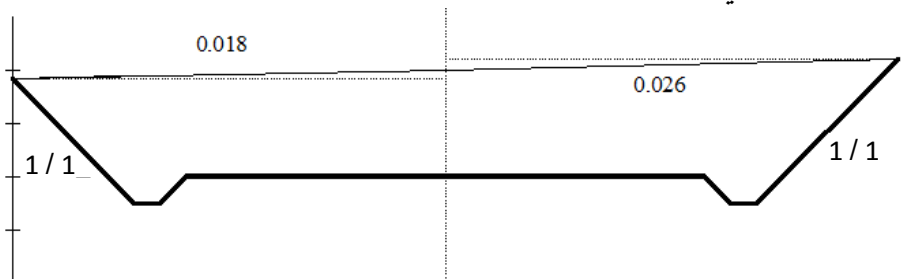
$$L = (11) \times 0.28 = 3.08m$$

النشاط الثاني: الطرق (5,5) نقاط

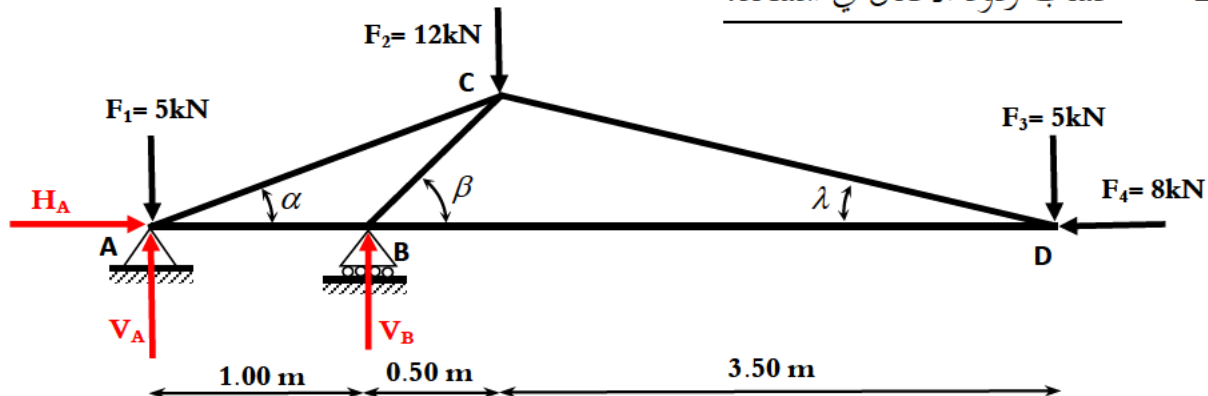
العناصر المرقمة :

1. طبقة السير
2. طبقة القاعدة
3. طبقة الاساس
4. طبقة ماتحت الاساس (طبقة الشكل)

المظهر العرضي :



منسوب خط الأرض	501.85	501.88	501.91	502.00	502.13	502.17	502.23
منسوب خط المشروع	501.85	500.00	500.00	500.00	500.00	500.00	502.23
المسافات الجزئية	1.85	1.50	5.00	5.00	1.50	2.23	
المسافات المتركمة	08.35	06.50	05.00	00.00	05.00	06.50	08.23

التنقيط		عناصر الإجابة	
كل نقطة		الموضوع الثاني:	
		I. الميكانيك التطبيقية : (12 نقطة)	
		النشاط الاول: الأنظمة المثلثية (07 نقاط)	
0.5	-1	دراسة طبيعة النظام :	$2n - 3 = b \Rightarrow 2 \times 4 - 3 = 5 \Rightarrow 8 - 3 = 5 \Rightarrow 5 = 5$ محققة
	-2	حساب ردود الأفعال في المساند:	 الشكل (02)
0.75			$\sum M_{/A} = 0 \Rightarrow -V_B + 5 \times 5 + 12 \times 1.5 = 0 \Rightarrow V_B = 25 + 18 \Rightarrow V_B = 43 \text{ KN}$
0.75			$\sum M_{/B} = 0 \Rightarrow V_A - 5 \times 1 + 12 \times 0.5 + 5 \times 4 = 0 \Rightarrow V_A = 5 - 6 - 20 \Rightarrow V_A = -21 \text{ KN}$
0.5			$\sum F_{/x} = 0 \Rightarrow H_A - 8 = 0 \Rightarrow H_A = 8 \text{ KN}$
		التحقق:	
0.5			$\sum F_{/Y} = 0 \Rightarrow V_A + V_B - 5 - 5 - 12 = 0 \Rightarrow -21 + 43 - 5 - 5 - 12 = 0 \Rightarrow 0 = 0$ محققة
	-3	حساب القوى الداخلية في القضبان:	
		عزل العقدة A :	
0.5			$\sum F_{/Y} = 0$ $V_A - 5 + N_{AC} \cdot \sin \alpha = 0$ $N_{AC} = \frac{5 - V_A}{\sin \alpha} \Rightarrow N_{AC} = \frac{5 + 21}{0.555} \Rightarrow N_{AC} = 46.85 \text{ KN}$ شد
0.5			$\sum F_{/x} = 0$ $H_A + N_{AC} \cdot \cos \alpha + N_{AB} = 0$ $N_{AB} = -H_A - N_{AC} \cdot \cos \alpha \Rightarrow N_{AB} = -8 - 46.85 \times 0.832 \Rightarrow N_{AB} = -47 \text{ KN}$ انضغاط

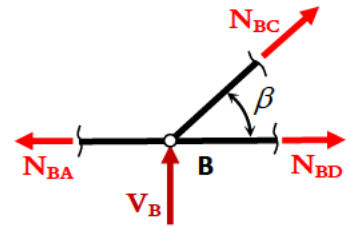
❖ عزل العقدة B :

$$\sum F_{/Y} = 0$$

$$V_B + N_{BC} \cdot \sin \beta = 0$$

0.5

$$N_{BC} = \frac{-V_B}{\sin \beta} \Rightarrow N_{BC} = \frac{-43}{0.894} \Rightarrow N_{BC} = -48.1 \text{ KN} \quad \text{انضغاط}$$



$$\sum F_{/x} = 0$$

$$N_{BC} \cdot \cos \beta - N_{BA} + N_{BD} = 0$$

0.5

$$N_{BD} = -N_{BC} \cdot \cos \beta + N_{BA} \Rightarrow N_{BD} = 48.1 \times 0.447 - 47 \Rightarrow N_{BD} = -25.5 \text{ KN} \quad \text{انضغاط}$$

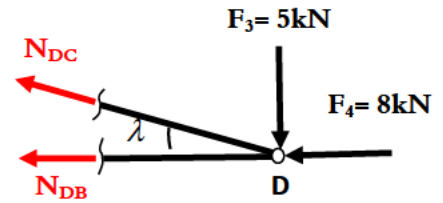
❖ عزل العقدة D :

$$\sum F_{/Y} = 0$$

$$-5 + N_{DC} \cdot \sin \lambda = 0$$

0.5

$$N_{DC} = \frac{5}{\sin \lambda} \Rightarrow N_{DC} = \frac{5}{0.275} \Rightarrow N_{DC} = 18.18 \text{ KN} \quad \text{شد}$$



-4 تدوين نتائج في جدول :

0.5

نوع التحريض	شدة (KN)	القضيب
انضغاط	47	AB
شد	46.85	AC
انضغاط	48.10	BC
شد	18.18	DC
انضغاط	25.5	DB

-5 استخراج الجنب الكافي للمقاومة :

$$\sigma_{\max} \leq \bar{\sigma} \Rightarrow \frac{N_{\max}}{2S} \leq \bar{\sigma} \Rightarrow S \geq \frac{N_{\max}}{2\bar{\sigma}} \Rightarrow S \geq \frac{48.10 \times 10^2}{2 \times 1600} \Rightarrow S \geq 1.50 \text{ cm}^2$$

0.5

نأخذ من الجدول : $S = 2.21 \text{ cm}^2$ و منه الجنب الذي يحقق المقاومة هو : $U(30 \times 15)$

-6 تحديد عدد البراغي اللازم :

$$\tau_{\max} \leq \bar{\tau} \Rightarrow \frac{T_{\max}}{n \cdot 2 \cdot S} \leq \bar{\tau} \Rightarrow n \geq \frac{T_{\max}}{\bar{\tau} \cdot 2 \cdot S} \Rightarrow n \geq \frac{48.10 \times 10^2}{1000 \times 2 \times (\pi \times 0.6^2)} \Rightarrow n \geq 2.127$$

0.5

نأخذ عدد البراغي : $n = 3$

النشاط الثاني: التحريضات البسيطة (ن5)

حساب رد فعل الوثاقة V_A :

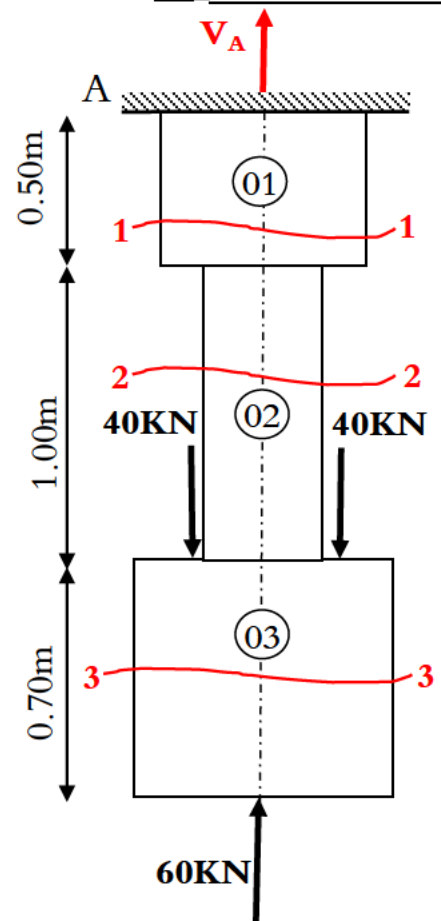
$$\sum F_{iy} = 0$$

$$V_A + 60 - 40 \times 2 = 0$$

$$V_A = -60 + 80$$

$$V_A = 20 \text{ KN}$$

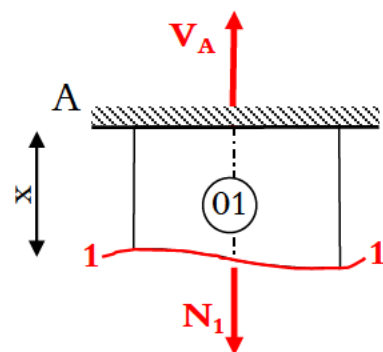
0.5



الشكل: 04

1. احسب الجهد الداخلي N في كل قطعة و الاجهاد الناطمي σ في قطعة (01) و (02):

✓ القطع 1-1 : $0m \leq x \leq 0.5m$



$$\sum F_{iy} = 0$$

$$V_A - N_1 = 0$$

$$N_1 = V_A$$

$$N_1 = 20 \text{ KN}$$

شد

0.5

$$\sigma_1 = \frac{N_1}{S_1} \Rightarrow \sigma_1 = \frac{20 \times 10^3}{600} \Rightarrow \sigma_1 = 33.33 \text{ N / mm}^2$$

0.5

✓ القاطع 2-2 : $0.5m \leq x \leq 1.5m$

$$\sum F_{iy} = 0$$

$$V_A - N_2 = 0$$

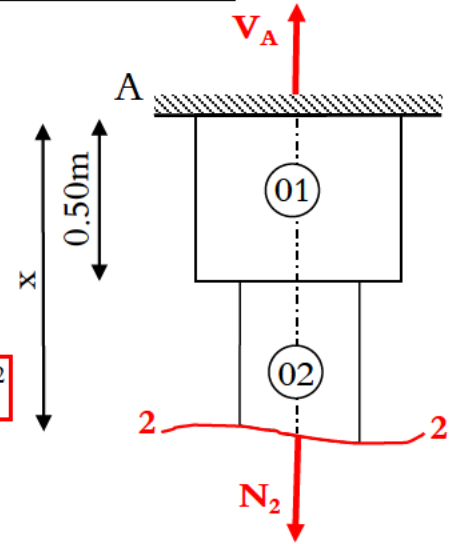
$$N_2 = V_A$$

0.5

$$N_2 = 20KN \quad \text{شد}$$

0.5

$$\sigma_2 = \frac{N_2}{S_2} \Rightarrow \sigma_2 = \frac{20 \times 10^3}{400} \Rightarrow \sigma_2 = 50N/mm^2$$



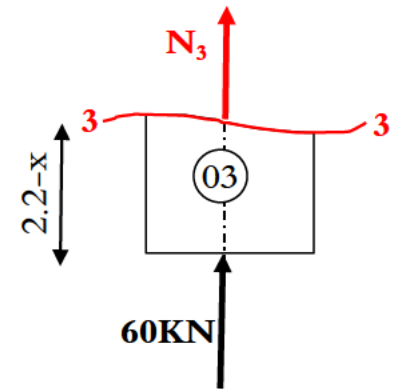
✓ القاطع 3-3 : $1.5m \leq x \leq 2.2m$

$$\sum F_{iy} = 0$$

$$60 + N_3 = 0$$

0.5

$$N_3 = -60KN \quad \text{انضغاط}$$



4. حساب مساحة مقطع القطعة (03) حتى لا يتغير الطول الكلي للقضيب :

$$\Delta L = \Delta L_1 + \Delta L_2 + \Delta L_3$$

$$\Delta L_1 + \Delta L_2 + \Delta L_3 = 0$$

$$\frac{N_1 \times L_1}{S_1 \times E_1} + \frac{N_2 \times L_2}{S_2 \times E_2} + \frac{N_3 \times L_3}{S_3 \times E_3} = 0$$

$$\frac{20 \times 10^3 \times 0.5 \times 10^3}{600 \times 0.7 \times 10^5} + \frac{20 \times 10^3 \times 1 \times 10^3}{400 \times 2.1 \times 10^5} - \frac{60 \times 10^3 \times 0.7 \times 10^3}{S_3 \times 0.9 \times 10^5} = 0$$

$$0.2381 + 0.2381 - \frac{420}{S_3 \times 0.9} = 0$$

$$S_3 = \frac{420}{0.4762 \times 0.9}$$

0.75

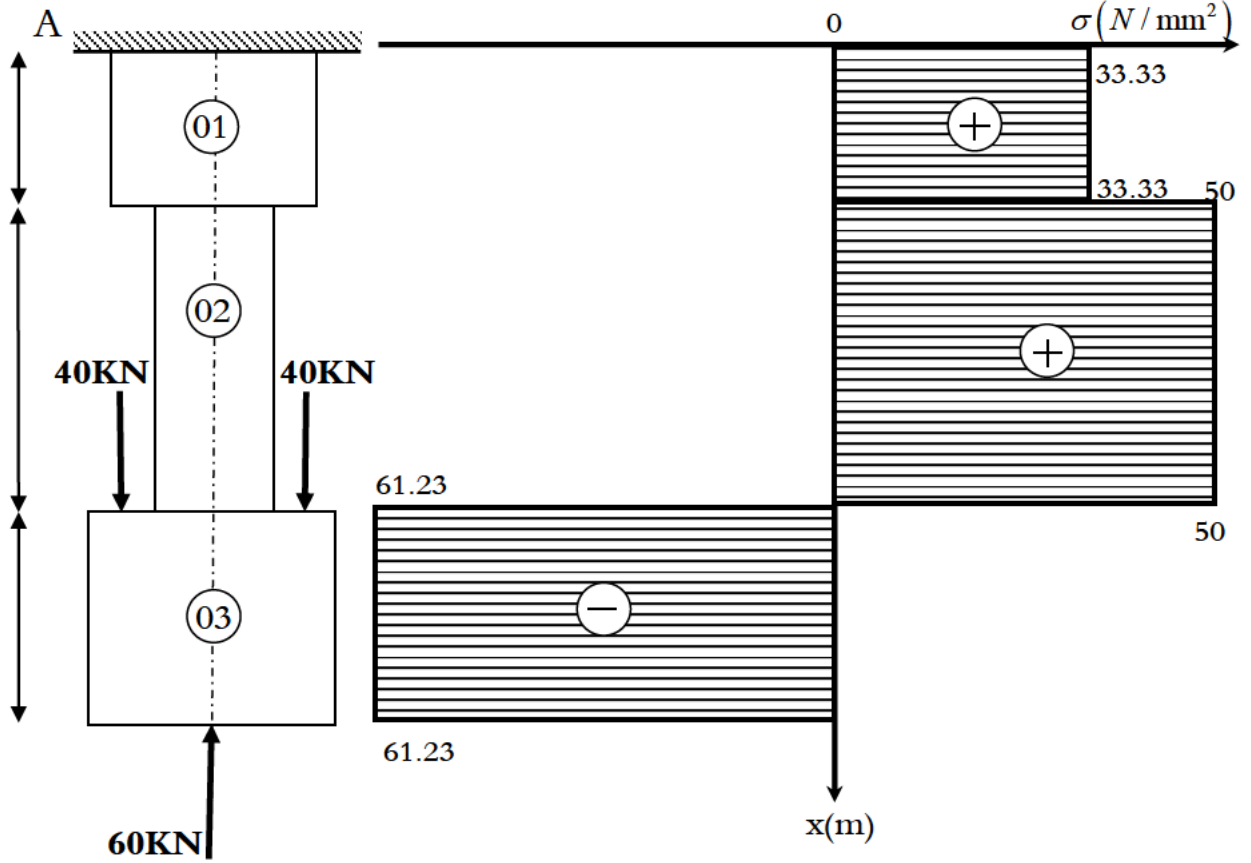
$$S_3 = 980mm^2$$

5. حساب الاجهاد الناطمي σ في قطعة (03):

0.5

$$\sigma_3 = \frac{N_3}{S_3} \Rightarrow \sigma_3 = \frac{60 \times 10^3}{980} \Rightarrow \sigma_3 = 61.23N/mm^2$$

6. رسم منحنى الاجهادات على طول القضيب:



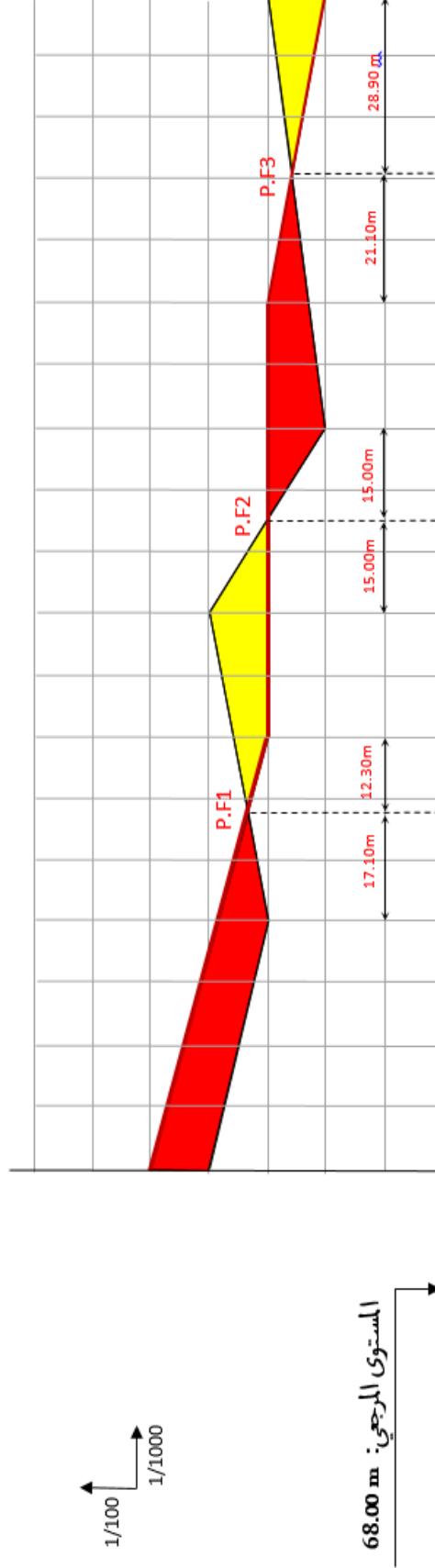
05

II. البناء: (08 نقاط)

النشاط الثاني : الطرقات 04 نقاط

01	✓ لرسم
0.25x3	✓ المظاهر الوهمية
0.125x4	✓ مناسيب خط المشروع :
0.25	✓ المسافة الجزئية :
0.125x6	✓ المسافات المتراكمة :
0.125x3	✓ الميول :
0.125x3	✓ المنعرجات و التراصفات:

مظهر طولي لجزء من طريق



ارقام المظاهر العرضية	1	2	3	4	5	6	7
مناسيب خط التربة الطبيعي	72.00	71.00	71.60	72.00	70.00	70.27	71.00
مناسيب خط تربة المشروع	73.00	71.86	71.35	71.00	71.00	70.58	70.00
المسافات الجـزئية		40.00m	29.94m	20.00m	30.00m	20.00m	50.00m
المسافات المتراكمة	0.00	40.00	69.94	89.94	119.94	139.94	189.94
الميل		على طول: 2.86% 69.94m تراصف			على طول: 0.00% 70.00m تراصف		على طول: 2.00% 50.00m تراصف
المنعرجات و التراصـفات		على طول: 40.00m تراصف R=66.00 m $\alpha=26^\circ$ l=29.94 m					على طول: 120.00m تراصف

1- حساب إحداثيات النقطة E

0.25

0.25

$$\begin{cases} X_E = \frac{X_A + X_D}{2} \\ Y_E = \frac{Y_A + Y_D}{2} \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} X_E = \frac{61+103}{2} = 82m \\ Y_E = \frac{113+67}{2} = 90m \end{cases}$$

2- حساب مساحة القطعة ABCD باستعمال الإحداثيات القائمة .

0.75

$$S = \frac{1}{2} [X_A(Y_D - Y_B) + X_B(Y_A - Y_C) + X_C(Y_B - Y_D) + X_D(Y_C - Y_A)]$$

$$S = \frac{1}{2} [61(67 - 155) + 100(113 - 85) + 148(155 - 67) + 103(85 - 113)]$$

$$S = \frac{1}{2} [-5368 + 2800 + 13024 - 2884] = 3786m^2$$

3- حساب إحداثيات النقطة F

0.25

$$S_{ABFE} = \frac{1}{3} S_{ABCD}$$

$$S_{ABFE} = \frac{1}{3} 3786 = 1262m^2$$

$$\frac{1}{2} [X_A(Y_E - Y_B) + X_B(Y_A - Y_F) + X_F(Y_B - Y_E) + X_E(Y_F - Y_A)] = 1262$$

$$[61(90 - 155) + 100(113 - Y_F) + X_F(155 - 90) + 82(Y_F - 113)] = 2524$$

0.75

$$[-3965 + 11300 - 100Y_F + 65X_F + 82Y_F - 9266] = 2524$$

$$65X_F - 18Y_F = 4455 \rightarrow (1)$$

$$S_{EFCD} = \frac{2}{3} S_{ABCD}$$

0.25

$$S_{EFCD} = \frac{2}{3} 3786 = 2524m^2$$

$$\frac{1}{2} [X_E(Y_D - Y_F) + X_F(Y_E - Y_C) + X_C(Y_F - Y_D) + X_D(Y_C - Y_E)] = 2524$$

$$82[(67 - Y_F) + X_F(90 - 85) + 148(Y_F - 67) + 103(85 - 90)] = 5048$$

0.75

$$[5494 - 82Y_F + 5X_F + 148Y_F - 9916 - 515] = 5048$$

$$5X_F + 66Y_F = 9985 \rightarrow (2)$$

بضرب المعادلة (1) في 5- و المعادلة (2) في 65 نجد

0.5

$$\begin{cases} -325X_F + 90Y_F = -22275 \\ 325X_F + 4290Y_F = 649025 \end{cases}$$

0.25

$$\begin{cases} Y_F = 143.09m \\ X_F = 108.16m \end{cases} \text{ : بجمع (1) و (2) نجد}$$