



على المترشح أن يختار أحد الموضوعين الآتيين:

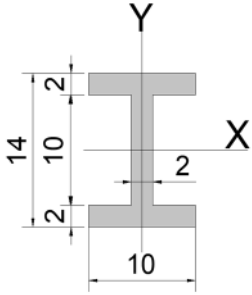
الموضوع الأول

I. الميكانيك المطبقة: (12 نقطة)

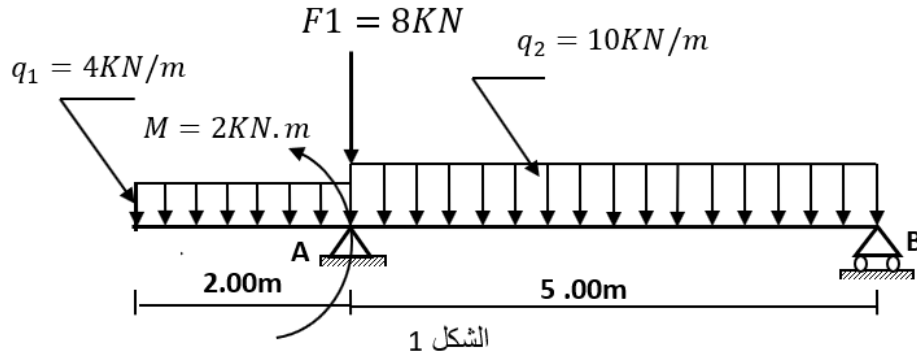
النشاط الأول: الانحناء البسيط (8 نقاط):

الدراسة تتعلق بإحدى روافد موقف سيارات المؤسسة.

الرافدة ترتكز على مسندين A و B، تمثيلها الميكانيكي كما هو موضح في الشكل 1



الشكل 2



الشكل 1

العمل المطلوب:

1. احسب ردود الأفعال في المسندين A و B.
2. أكتب معادلات عزم الانحناء M_f والجهد القاطع T .
3. أرسم منحنى كل من عزم الانحناء M_f والجهد القاطع T .
4. لاختيار الرافدة المناسبة قمنا بدراسة نوعين من المجنبتات الموضحة في الشكلين 2 و 3. تأكد من أن عزم العطالة بالنسبة للمحور الأفقي (X'X) لكل من المقطعين الممثلين في الشكل 2 والشكل 3 على التوالي (1620cm^4) ، (1760cm^4)
5. بعد إجراء الحسابات اللازمة، أي من المقطعين تختار للرافدة.

علما أن $\bar{\sigma} = 1200\text{daN/cm}^2$

ملاحظة: أبعاد المقطعين بـ (Cm)

النشاط الثاني: الخرسانة المسلحة – انضغاط بسيط (4 نقاط):

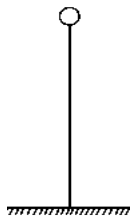
أحد الأعمدة المدروسة مصنوع من الخرسانة المسلحة، مدمج من الأسفل ومفصل من الأعلى الشكل 4، مقطعه مربع أبعاده $(25 \times 25)\text{cm}^2$ وخاضع لقوة انضغاط $N_U = 0.040\text{MN}$: إذا علمت أن

$$\gamma_b = 1.5 \quad L_0 = 4.80\text{m} \quad \gamma_s = 1.15 \quad f_{c28} = 30\text{MPa} \quad f_e = 400\text{MPa}$$

والحمولات مطبقة بعد 90 يوما.

المطلوب:

1. احسب التسليح الطولي للعمود



الشكل 4

2. احسب التسليح العرضي للعمود

- قطر التسليح العرضي ϕ_t

- التباعد بين الإطارات St

3. اقترح رسماً لتسليح مقطع العمود.

تعطى العلاقات التالية :

$$A_{th} = \left[\frac{N_U}{\alpha} - \frac{B_r \cdot f_c 28}{0.9 \times \gamma_b} \right] \frac{\gamma_s}{f_e}$$

$$\lambda = 2\sqrt{3} \cdot \frac{L_f}{a}$$

$$B_r = (a - 2)^2$$

$$\lambda < 50$$

$$\alpha = \frac{0.85}{1 + 0.2 \left(\frac{\lambda}{35} \right)^2}$$

$$50 \leq \lambda < 70$$

$$\alpha = 0.6 \left(\frac{50}{\lambda} \right)^2$$

$$A_{min} = \text{Max} \left\{ 4 \times U \left(\text{cm}^2 \right); 0.2\% B \left(\text{cm}^2 \right) \right\}$$

$$A_{s \text{ calc}} = \text{Max} \left\{ A_{th}; A_{min} \right\}$$

$$\Phi_t \geq \frac{1}{3} \Phi_{L \text{ max}} \quad S_t \leq \min \left\{ 15 \cdot \Phi_{L \text{ min}}; 40 \text{ cm}; (a + 10 \text{ cm}) \right\} \quad l_f = \frac{l_0}{\sqrt{2}}$$

II. البناء: (08 ن)

النشاط الأول: المظهر الطولي (4 نقاط):

لغرض ربط المؤسسة بالطريق الوطني المجاور قامت المصالح التقنية بدراسة جزء من طريق فرعي يمتد من P₁ الى P₉.

المطلوب: باستغلال الوثيقة المرفقة في الصفحة 8/4.

1. أحسب طول المنعرج من P₇ الى P₈ (المنعرج من اليسار الى اليمين)

إذا علمت أن : R = 100m و $\alpha = 20,63^\circ$

2. أحسب المسافة L من المظهر P₅ الى P₉ ثم استنتج المسافة L من المظهر P₁ الى P₅.

3. أحسب الميل من المظهر P₁ الى P₅.

4. أحسب القطر R للمنعرج P₄P₅.

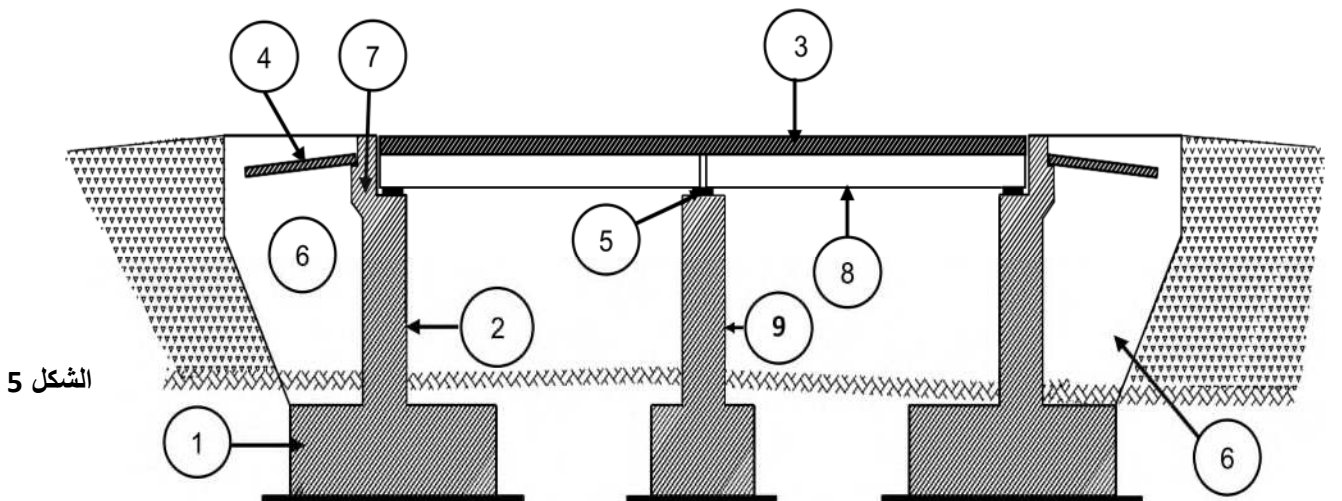
5. أكمل رسم المظهر الطولي من P₁ الى P₉ المبين على الوثيقة المرفقة في الصفحة 8/4 باستعمال الأدوات

و الألوان المناسبة مع تدوين الحسابات اللازمة في ورقة الإجابة.

6. أحسب المسافات التي تحدد وضعية المظهر الوهمي PF ان وجدت.

النشاط الثاني: الجسور (2 نقاط):

قصد عبور عائق طبيعي (واد) قررت مصالح الأشغال العمومية انجاز منشأ فني كما هو موضح في الشكل 5 أدناه:



الشكل 5

المطلوب:

1. ماذا يمثل الشكل 5 ؟ وما نوعه؟
2. سم العناصر المرقمة من 1 الى 9.
3. ما دور العنصرين 4 و 5.
4. كيف يسمى العنصر المتكون من الارقام 1 و 2، 7، 6 ؟ وما هو دوره.
5. تم استعمال برمجية الاوتوكاد لرسم الجسر ، ما هو الامر وطريقة تهشير الأجزاء المقطوعة.

النشاط الثالث: طبوغرافيا - مراقبة المنشآت (2 نقاط):

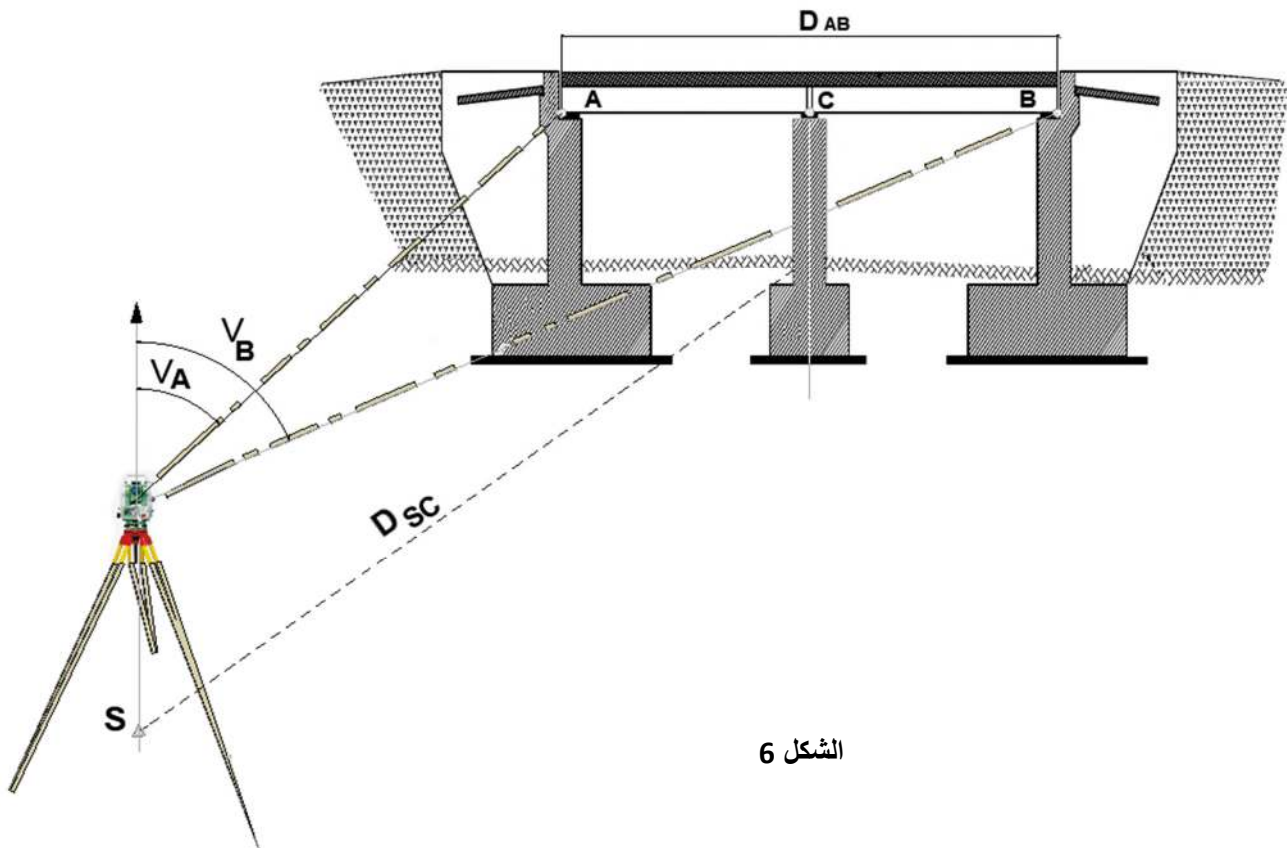
لمراقبة افقية روافد سطح الجسر

قام طبوغرافي بوضع الجهاز على المحطة S الواقعة على مسافة $D_{AB} = D_{SC}$ ، حيث يشكل المسقط الافقي للنقاط B, A, S مثلثا متساوي الساقين SAB (الشكل 6).

- قام برصد النقطة A وقرأ الزاوية العمودية $V_A = 79.839$ grade
- ثم رصد النقطة B وقرأ الزاوية العمودية $V_B = 79.878$ grade

المطلوب:

- هل روافد سطح الجسر تقع على نفس المستوي، وهل هي افقية علل اجابتك.
- حدد قيمة ميل الرافدتين C من النقطة A الى النقطة B إذا كان طول الرافدتين $D_{AB} = 35$ m



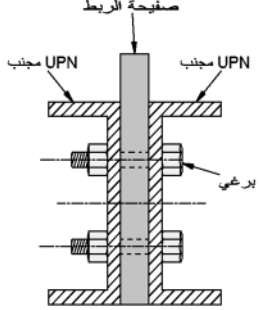
الشكل 6

الموضوع الثاني

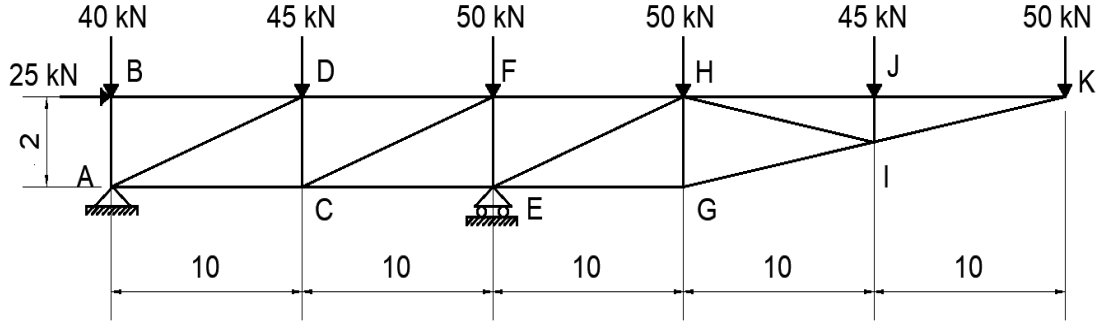
I. الميكانيك المطبقة: (12 نقطة)

النشاط الأول: دراسة نظام مثلثي (08 نقاط) :

تم تكليف مكتب دراسات الهندسة المدنية بدراسة مشروع تغطية مدرجات ملعب كرة القدم، وتوصل الى ان غطاء المدرجات يتكون من عدة روافد من هيكل مثلثي معدني، تستند كل رافده على عمودين من الخرسانة المسلحة احدي هذه الروافد تمثيلها الميكانيكي موضح في الشكل 1.



الشكل 2



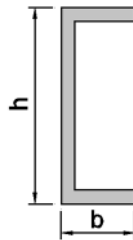
الشكل 1

المطلوب:

1. تأكد من ان النظام المثلثي محدد سكونيا.
2. احسب ردود الافعال في المسندين: E و A
3. بالاعتماد على طريقة عزل العقد اكمل ملء الجدول 1.
4. القضبان مشكلة من مجنبات مزدوجة نوع UPN ، اختر من الجدول 2 المجنب UPN المناسب اذا كان القضيب الأكثر تحميلا خاضع لجهد ناظمي أقصى يقدر بـ $N_{max} = 1450 \text{ kN}$ والجهود الناضمي المسموح به: $\bar{\sigma} = 1600 \text{ daN/cm}^2$
5. احسب مقدار التشوه الطولي المطلق في القضيب. اذا كان $E = 2.1 \times 10^6 \text{ daN/cm}^2$
6. احسب عدد البراغي اللازم للربط، اذا تم ربط القضيب في نهايتيه ببراعي قطر 30mm بواسطة مجمعة حسب الشكل 2 ، و كان $\bar{\tau} = 1100 \text{ daN/cm}^2$

تسمية القضيب	شدة الجهد الداخلي kN	طبيعة الجهد
BA	...	
BD		
DF	600	شد
FH		
FC		
CE	1450	ضغط
HJ	500	شد
JK	500	شد
IJ	45	ضغط
GH	72.5	شد
IK	502.5	ضغط
IG		
IH		
EF	220	ضغط
CD	170	ضغط
AD	637.38	شد
AC	600	ضغط
EH	739.36	ضغط
EG	725	ضغط

الجدول 1



UPN	M kg/m	h mm	b mm	A cm ²
UPN200	25,3	200	75	32,2
UPN220	29,4	220	80	37,4
UPN240	33,2	240	85	42,3
UPN260	37,9	260	90	48,3
UPN280	41,8	280	95	53,3
UPN300	46,2	300	100	58,8
UPN320	59,5	320	100	75,8
UPN350	60,6	350	100	77,3

الجدول 2

النشاط الثاني: (خرسانة مسلحة - دراسة شداد) 4 نقاط

لحساب تسليح عمود من الخرسانة المسلحة بأبعاد (30X30 cm²) معرض لقوة شد محورية ناتجة عن

الحمولات الدائمة: $G = 46.3 \text{ KN}$ والحمولات المتغيرة: $Q = 15 \text{ KN}$

المعطيات:

- نوع الفولاذ المستعمل عالي التلاحم HA- FeE400
- معامل أمان الفولاذ $\gamma_s = 1.15$.
- مقاومة الخرسانة المرجعية للانضغاط: $f_{c28} = 30 \text{ MPa}$
- حالة التشققات ضارة جدا.

المطلوب:

1. أحسب مقطع التسليح الطولي للشداد.
2. تحقق من شرط عدم الهشاشة واقتراح الحل المناسب في حالة عدم تحققه .
3. اقترح رسما لمقطع التسليح.

تعطي العلاقات التالية :

$$N_{ser} = G + Q, \quad N_U = 1,35 G + 1,5 Q, \quad f_{t28} = 0,6 + 0,06 f_{c28}, \quad A_{SU} = \frac{N_U}{f_{su}}$$

$$A_{ser} = \frac{N_{ser}}{\bar{\sigma}_{st}}, \quad f_{su} = \frac{f_e}{\gamma_s}, \quad \bar{\sigma}_{st} = \min \left\{ \frac{2}{3} f_e, 110 \sqrt{\eta \times f_{t28}} \right\} \eta = 1.6$$

$$\bar{\sigma}_{st} = \min \left\{ \frac{1}{2} f_e, 90 \sqrt{\eta \times f_{t28}} \right\}, \quad A_s \times f_e \geq B \times f_{t28}$$

II. البناء: (08 ن)

النشاط الأول: (طبوغرافيا) (4ن)

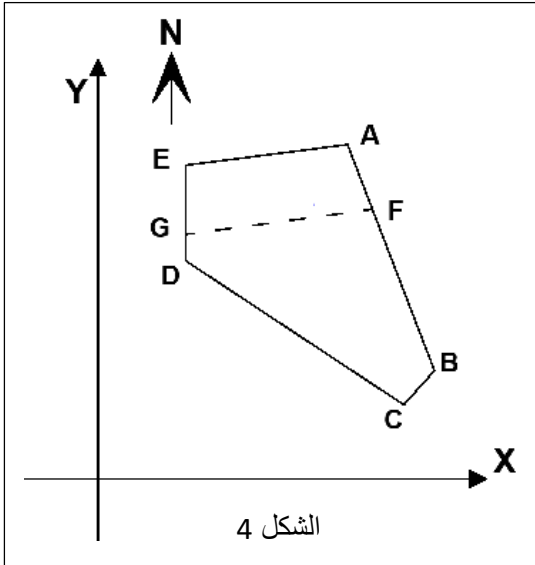
كلف خبير عقاري بإجراء مشروع قسمة ودية بين اخ و اخت لقطعة أرض (ABCDE) مساحتها حسب الدفتر العقاري مقدرة بـ 8088 m^2 ، قام الخبير بمجموعة من القياسات فتحصل على النتائج المبينة في الجدولين التاليين ، و تم تجسيد ذلك في مخطط (الشكل 4) باستعمال برنامج الرسم المدعم بالحاسوب.

الإحداثيات القطبية			
المحطة	النقاط	زاوية السم (gr)	الاطوال (m)
A	B	$G_{AB} = 176.66$	$L_{AB} = 111.73$
	C	$G_{AC} = 186.13$	$L_{AC} = 123.22$
	D	$G_{AD} = 261.42$	$L_{AD} = 94.34$
	E	$G_{AE} = 291.68$	$L_{AE} = 78.20$
	F	...	$L_{AF} = 32.95$
النقطة F على الواقع تعتبر بئر ارتوازي			

الإحداثيات القائمة		
النقاط	X (m)	Y (m)
A	1000	1000
B	1040.05	895.69
C	...	...
D	922.46	946.26
E	922.46	989.80
F	1011.81	969.24

المطلوب:

1. تأكد من مساحة القطعة (ABCDE) , بإستعمال طريقة الإحداثيات القطبية ؟
2. أحسب الإحداثيات القائمة للنقطة C ؟
3. لقسمه هذه القطعة وفقا للقاعدة الشرعية " للذكر مثل حظ الأنثيين " ،
قام الخبير بتجسيد القسمة الودية كما هي موضحة في الشكل 4
(نصيب الأخ = S_{EAFG} ; نصيب الأخ = S_{FBCDG})
أي ان نصيب الأخ هو (1/3) من المساحة الكلية
ونصيب الأخ هو (2/3) من المساحة الكلية .
• أحسب مساحة نصيب كل واحد منهما ؟
4. إذا علمت أن النقطة G تنتمي إلى الضلع ED :
• إستنتج فاصلة النقطة G (X_G) ؟
5. أحسب الترتيبة Y_G ؟
6. ما هو الامر والخطوات التي قام بها الخبير لإدخال الاحداثيات القائمة باستعمال برمجية AutoCAD لحساب مساحة القطعة.



النشاط الثاني: (أسئلة متنوعة) (2ن)

اجب بصحيح او خطأ , مع تصحيح الخطأ

1. يمكن الاستغناء على دعائم السقف عندما تكون الاغطية بأبعاد كبيرة.
2. عدد نوائم مدرج مستقيم لطابق ارتفاعه 3.06m هو 18 نائمة، حيث ارتفاع القائمة h=17cm.
3. دور بلاطة الانتقال في الجسور اسناد التربة.
4. يتم امتصاص الاهتزازات في الجسر عن طريق الاساسات.
5. إذا اختزلت القوى الخارجية المطبقة على الجسم الى قوتين متساويتين و متعاكستين في الاتجاه تؤديان الى قطع الجسم ، يسمى هذا التحريض بالشد البسيط.
6. في حالة منشأين متجاورين منجزين على اتربة ذات خصائص مختلفة نستعمل فاصل تصدع(الانقطاع).

النشاط الثالث (مظهر عرضي) (2ن)



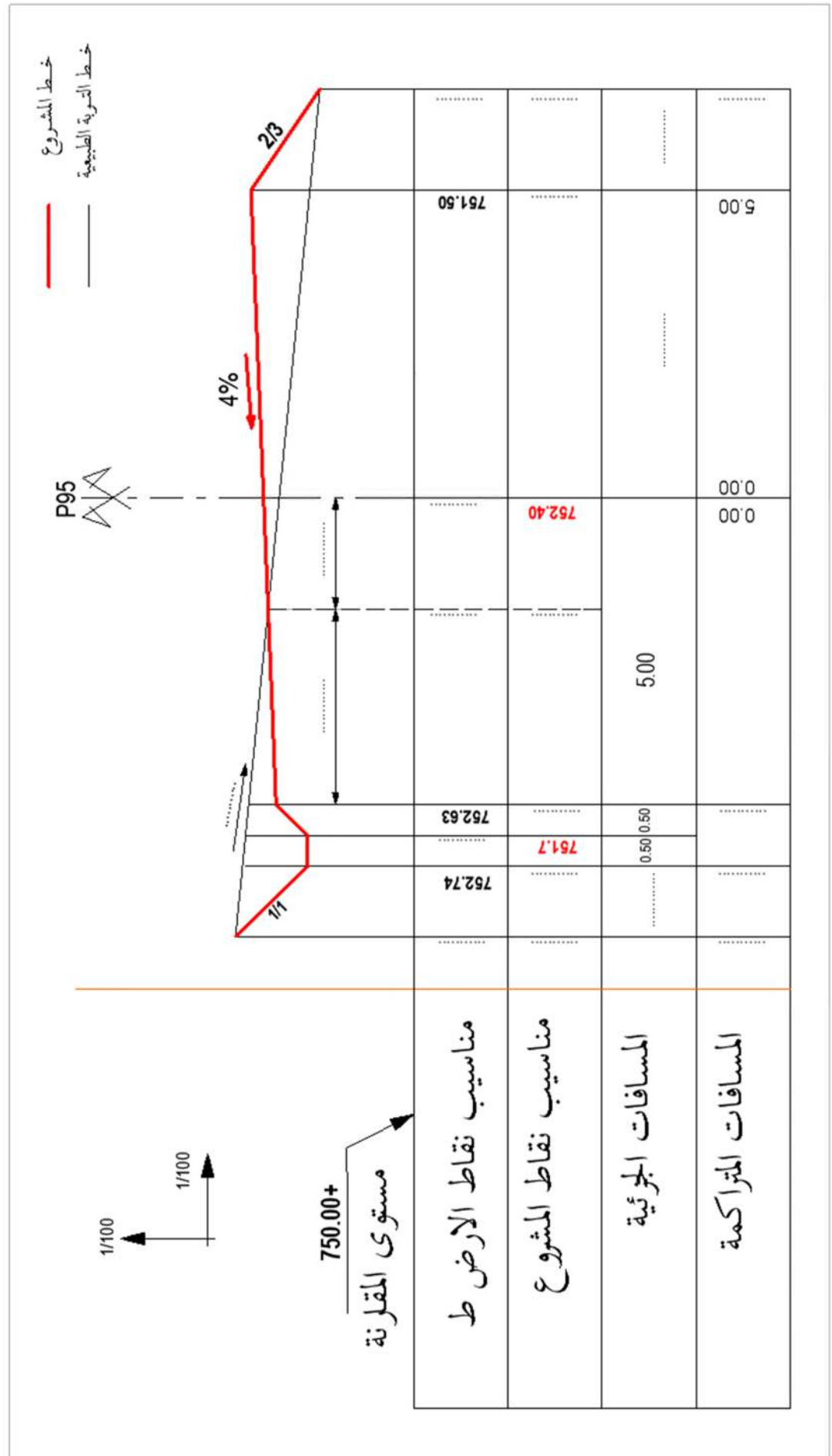
الصورة 1

نظرا لحوادث المرور في المنعرج الواقع في النقطة الكيلومترية رقم 95 (الصورة 1) قررت مصالح الاشغال العمومية إعادة تهيئة الطريق انطلاقا من هذا المنعرج بإعادة رفع مستواه وإنجاز ميل يساعد السيارات على الاستقرار فيه ، من بين المظاهر العرضية المنجزة المظهر العرضي P95 المبين على الوثيقة في الصفحة 8/8 والذي انجز بناء على مظهر عرضي نموذجي مقترح سابقا.

المطلوب:

- 1- عرف المظهر العرضي النموذجي.
- 2- ما نوع الطريق الموضح في الصورة تقنيا واداريا.
- 3- أكمل رسم المظهر العرضي في الوثيقة على الصفحة 8/8 مع اجراء الحسابات اللازمة.

ملاحظة : تعاد الوثيقة مع أوراق الإجابة
الاسم واللقب.....



ثق بالله وبقدراتك واستثمر في نفسك، لتحقيق أحلامك وتحويلها إلى حقيقة أتمنى لكم التوفيق والنجاح.

جدول التسليح

المقطع ب (cm ²) لعدد من القضبان يتراوح من :										وزن المتر	القطر
10	9	8	7	6	5	4	3	2	1	Kg/m	mm
5.02	4.52	4.01	3.51	3.01	2.51	2.01	1.50	1.00	0.50	0.395	8
7.85	7.06	6.28	5.49	4.71	3.92	3.14	2.35	1.57	0.78	0.617	10
113.31	10.18	9.05	7.92	6.78	5.65	4.52	3.39	2.26	1.13	0.888	12
15.39	13.85	12.31	10.77	9.23	7.69	6.15	4.62	3.08	1.54	1.208	14
20.10	18.09	16.08	14.07	12.06	10.05	8.04	6.03	4.02	2.01	1.578	16
31.41	28.27	25.13	21.99	18.84	15.70	12.56	9.42	6.28	3.14	2.466	20
49.09	44.18	39.27	34.36	29.45	24.54	19.63	14.73	9.82	4.91	3.853	25
80.42	72.38	64.34	56.26	48.25	40.21	32.17	24.12	16.08	8.04	6.313	32
125.65	119.09	100.53	87.96	75.39	62.83	50.26	37.70	25.13	12.56	9.865	40

جدول التسليح

المقطع ب (cm ²) لعدد من القضبان يتراوح من :										وزن المتر	القطر
10	9	8	7	6	5	4	3	2	1	Kg/m	mm
5.02	4.52	4.01	3.51	3.01	2.51	2.01	1.50	1.00	0.50	0.395	8
7.85	7.06	6.28	5.49	4.71	3.92	3.14	2.35	1.57	0.78	0.617	10
113.31	10.18	9.05	7.92	6.78	5.65	4.52	3.39	2.26	1.13	0.888	12
15.39	13.85	12.31	10.77	9.23	7.69	6.15	4.62	3.08	1.54	1.208	14
20.10	18.09	16.08	14.07	12.06	10.05	8.04	6.03	4.02	2.01	1.578	16
31.41	28.27	25.13	21.99	18.84	15.70	12.56	9.42	6.28	3.14	2.466	20
49.09	44.18	39.27	34.36	29.45	24.54	19.63	14.73	9.82	4.91	3.853	25
80.42	72.38	64.34	56.26	48.25	40.21	32.17	24.12	16.08	8.04	6.313	32
125.65	119.09	100.53	87.96	75.39	62.83	50.26	37.70	25.13	12.56	9.865	40

النشاط الأول: التحريصات البسيطة (8 نقاط):

1 / حساب ردود الأفعال في المسندين A و B :

0.25 1/ $\sum F_x = 0 : HA = 0 \text{ KN}$

2/ $\sum F_y = 0 : V_A + V_B - 2q_1 - 5q_2 - F_1 = 0$

$V_A + V_B - 2 \times 4 - 5 \times 10 - 8 = 0$

$V_A + V_B - 8 - 50 - 8 = 0$

$V_A + V_B - 66 = 0$

0.5 $V_A + V_B = 66 \text{ KN} \dots \dots \dots (1)$

3/ a/ $\sum M_A = 0 : -M - V_B \cdot 5 - 2q_1 \times 1 + 5q_2 \times \frac{5}{2} = 0$

$-2 - V_B \times 5 - 2 \times 4 + 5 \times 10 \times \frac{5}{2} = 0$

$- V_B \times 5 + 115 = 0 ; \quad - V_B \times 5 = -115$

0.5 $V_B = 23 \text{ KN}$

b/ $\sum M_B = 0 : -M + V_A \times 5 - 2q_1 \times 6 - 5q_2 \times \frac{5}{2} - F \times 5 = 0$

$-2 + V_A \times 5 - 2 \times 4 \times 6 - 5 \times 10 \times \frac{5}{2} - 8 \times 5 = 0$

0.5 $V_A \times 5 = 215 ; \quad V_A = 43 \text{ KN}$

$V_A + V_B = 43 + 23 = 66 \text{ KN}$ (محققة) • التحقق:

2 / كتابة معادلات عزم الانحناء Mf والجهد القاطع T .

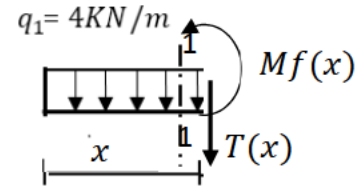
• المقطع 1-1 (يسار): $0 \leq x \leq 2.00 \text{ m}$

1/ $\sum F_y = 0 : T(x) = -4x$

2/ $\sum M_{1-1} = 0 : -Mf(x) - \frac{4}{2}x^2 = 0$

$Mf(x) = -2x^2$

0.75 $Mf'(x) = -4x = T(x)$ (محققة)



• التحقق:

x	0	2
$T(x)$	0	-8

0.25

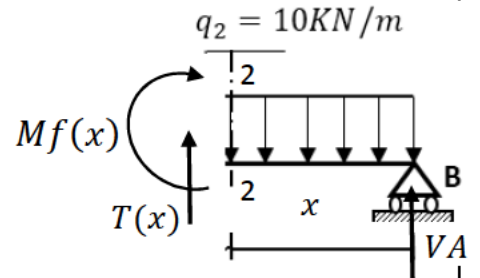
• جدول القيم:

• المقطع 2-2 (يمين): $0 \leq x \leq 5.00 \text{ m}$

1/ $\sum F_y = 0 : T(x) = 10x - 23$

0.75 2/ $\sum M_{2-2} = 0 : Mf(x) + \frac{10}{2}x^2 - 23x = 0$

$Mf(x) = -5x^2 + 23x$



$Mf'(x) = -10x + 23 = -(10x - 23) = -T(x)$ (محققة) • التحقق:

0.25

x	0	5
$T(x)$	-23	27

• جدول القيم:

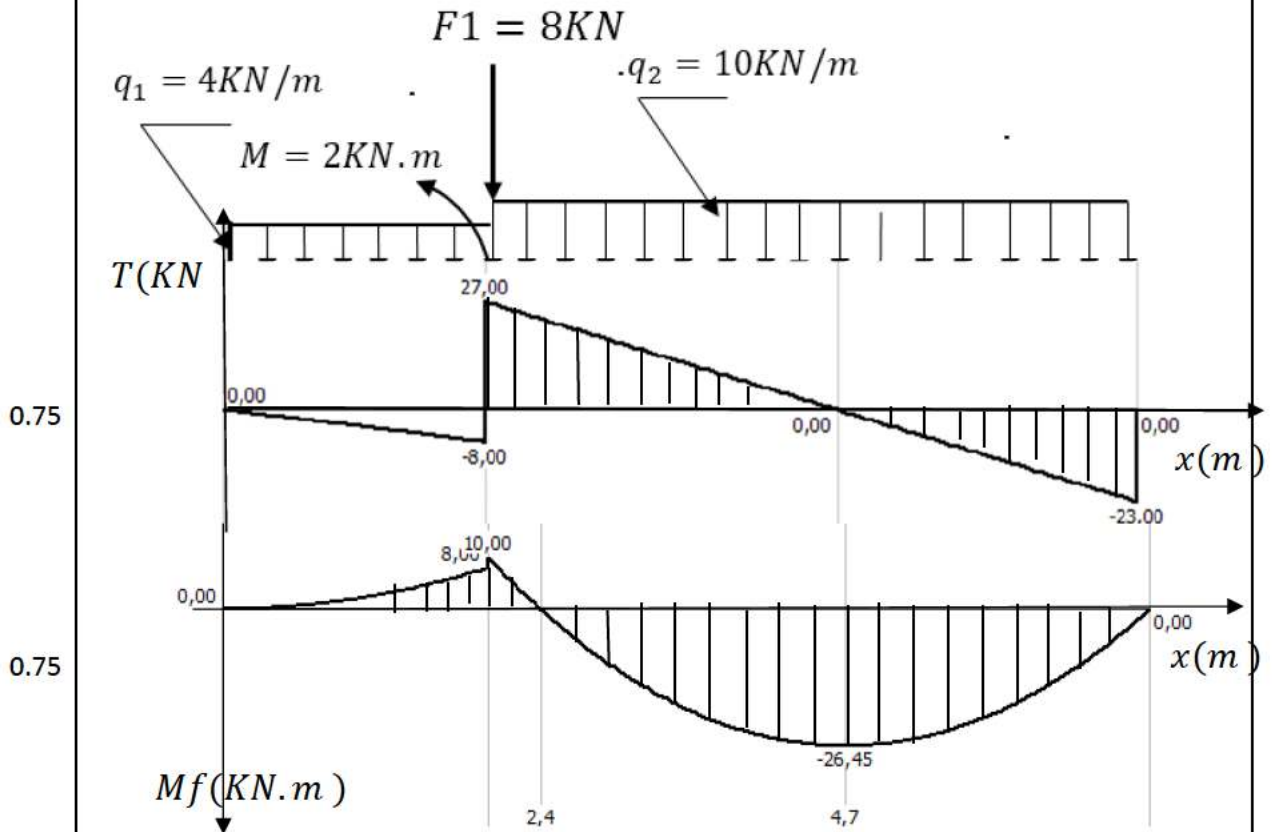
- نلاحظ أن T غير من اشارته عند المقطع 2-2 (يمين) ما يعني وجود الذروة .
- حسابها:

0.5

$$T(x) = 0: 10x - 23 = 0 ; x = 2.3m$$

$$Mf(2.3) = -5(2.3)^2 + 23(2.3) = -26.45 \text{ KN.m}$$

3 / رسم منحنى كل من عزم الانحناء Mf والجهد القاطع T .



0.75

0.75

3 / التأكد من قيمة عزم عطالة كل مقطع بالنسبة للمحور الأفقي $(x'x)$:

0.5

- مقطع الشكل 2: بتطبيق نظرية هويغنز نجد:

$$I_{X'X} = \frac{2 \times 10^3}{12} + 2 \left[\frac{10 \times 2^3}{12} + (10 \times 2) \times 6^2 \right] = 1620.00 \text{ cm}^4$$

8

0.5

- مقطع الشكل 3 :

$$I_{X'X} = \frac{6 \times 16^3 - 2 \times 12^3}{12} = 1760 \text{ cm}^4$$

✓ التحقق من مقاومة المقطعين:

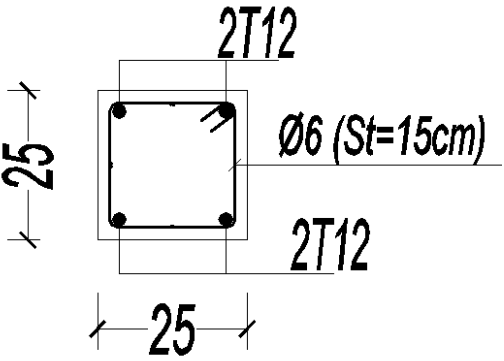
- مقطع الشكل 2 :

0.5

$$\sigma_{max} = \frac{Mf_{max}}{I_{X'X}} \cdot y_{max} = \frac{264500}{1620} \cdot 7 = 1142.90 \text{ daN/cm}^2$$

		$\sigma_{max} = 1142.90 \text{ daN/cm}^2 < \bar{\sigma} = 1200 \text{ daN/cm}^2$ ومنه المقطع محقق للمقاومة • مقطع الشكل 3 :
0.5		$\sigma_{max} = \frac{M_{f_{max}}}{I_{X'X}} \cdot y_{max} = \frac{264500}{1760} \cdot 8 = 1202.27 \text{ daN/cm}^2$
0.25		$\sigma_{max} = 1202.27 \text{ daN/cm}^2 > \bar{\sigma} = 1200 \text{ daN/cm}^2$ ومنه المقطع غير محقق للمقاومة إذن يمكن اختيار للرافدة المجنب ذو مقطع الشكل 2 المحقق للمقاومة.

التنقيط		عناصر الإجابة
كامل	مجزء	
		النشاط الثاني: الخرسانة المسلحة – الانضغاط البسيط (4 نقاط) 1- حساب التسليح الطولي لمقطع العمود: حساب طول التحدب L_f $L_f = \frac{L_0}{\sqrt{2}} = 3.39 \text{ m}$ حساب النحافة λ $\lambda = 2\sqrt{3} \cdot \frac{3.39}{0.25} = 46.97 \quad \text{نجد: } \lambda = 2\sqrt{3} \cdot \frac{L_f}{a}$ حساب المعامل α لدينا : $\lambda > 50$ و الحمولات مطبقة بعد 90 يوما إذا: $\alpha = \frac{0.85}{1 + 0.2 \left(\frac{46.97}{35} \right)^2} = 0.625$ نجد: $\alpha = \frac{0.85}{1 + 0.2 \left(\frac{\lambda}{35} \right)^2}$ حساب المقطع المصغر B_r المقطع مستطيل: $B_r = (a - 2)^2$ نجد: $B_r = (25 - 2)^2 = 529 \text{ cm}^2$ حساب مقطع التسليح الطولي النظري A_{th} لدينا: $A_{th} = \left[\frac{N_U}{\alpha} - \frac{B_r \cdot f_{c28}}{0.9 \times \gamma_b} \right] \frac{\gamma_s}{f_e}$ نجد: $A_{th} = \left[\frac{0.04 \times 10^4}{0.625} - \frac{529 \times 30}{0.9 \times 1.5} \right] \frac{1.15}{400} = -31.96 \text{ cm}^2$ حساب مقطع التسليح الأدنى A_{min} $A_{min} = \text{Max} \left\{ 4 \times U (\text{cm}^2); 0.2\% B (\text{cm}^2) \right\}$ $4U = 4 \times (0.25 \times 4) = 4 \text{ cm}^2$ $0.2\% B = (0.2 \times 25^2) / 100 = 1.25 \text{ cm}^2$ $A_{min} = 4 \text{ cm}^2$ $A_{s \text{ calc}} = \text{Max} \{ A_{th}; A_{min} \}$
	0.25	
	0.25	
	0.2	
	0.25	
	0.5	
	0.5	
	0.5	

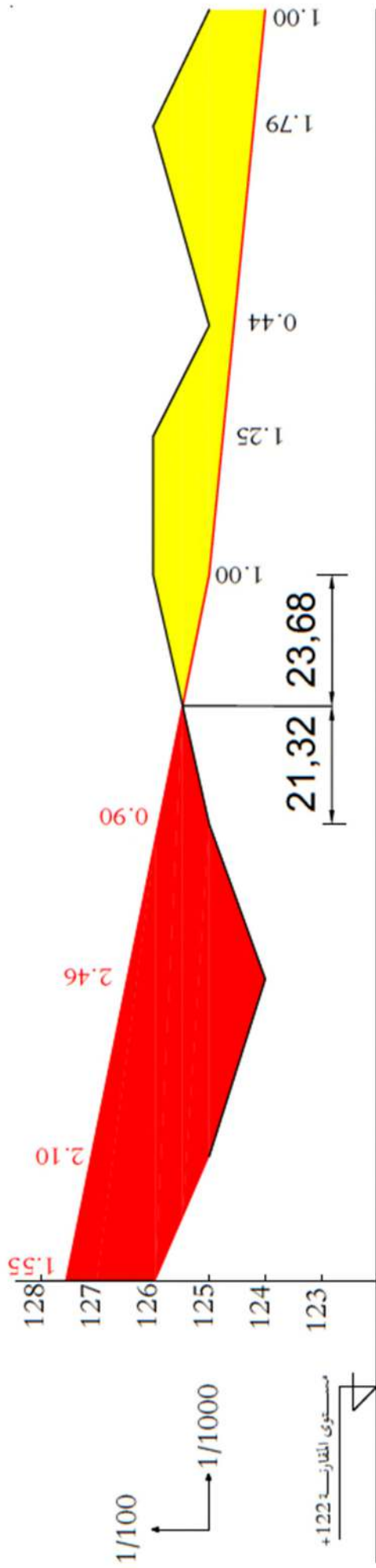
0.5 0.5 0.5	4HA12 أي $A_{sr} = 4.52 \text{ cm}^2$ <u>نأخذ من الجدول:</u> $A_{s \text{ calc}} = 4 \text{ cm}^2$ <u>2- حساب التسليح العرضي للمقطع</u> <u>- حساب قطر التسليح العرضي Φ_t</u> $\Phi_t \geq \frac{1}{3} \Phi_{L \max} \longrightarrow \Phi_t \geq \frac{12}{3} = 4 \text{ mm}$ نختار $\Phi_t = 6 \text{ mm}$ <u>- التباعد:</u> $S_t \leq \min \{ 15 \cdot \Phi_{L \min}; 40 \text{ cm}; (a + 10 \text{ cm}) \}$ $S_t \leq \min \{ 18 \text{ cm}; 40 \text{ cm}; 35 \text{ cm} \}$ $S_t \leq 18 \text{ mm}$ نختار التباعد: $S_t = 15 \text{ cm}$ <u>3. رسم تسليح مقطع العمود.</u>
4ن	

المظهر الطولي

- مناسب خط المشروع 0.125×5
- المسافات الجزئية 0.125×6
- المسافات المتراكمة 0.125×5
- الميول 0.125×3
- التراصقات والمنعرجات 0.125×5

الرسم:

- تمثيل خط الأرض الطبيعية 0.25
- تمثيل خط المشروع 0.25
- مسافات المظاهر الوهمية 0.25
- تلوين أو تعيين مناطق الحفر ومناطق الردم 0.25



أرقام نقاط المشروع	P ₁	P ₂	P ₃	P ₄	P ₅	P ₆	P ₇	P ₈	P ₉
مناسيب نقاط التربة الطبيعية	126.00	125.00	124.00	125.00	126.00	126.00	125.00	126.00	125.00
مناسيب نقاط المشروع	127.55	127.10	126.46	125.90	125.00	124.75	124.56	124.21	124.00
المسافات الجزيئية	22.50	32.00	28.00	45.00	25.00	20.00	36.00	21.00	
المسافات المتراكمة	0.00	22.50	54.50	82.50	127.5	152.5	172.5	212.5	229.5
ميل واتخاذ خيط المشروع	127.50m 2.00% 102.00m 0.9803%								
الارتفاعات والمنعرجات	82.50 تأريض على مسافة 82.50m $R=79.33m, l=45.00m$ $\alpha=32.5^\circ$ تأريض على مسافة 45.00m $\alpha=20.63^\circ$ $R=100m, l=36m$ تأريض على مسافة 21.00m								

المظهر الطولي

ن2	0.125 0.125	- النشاط الثاني (ن2): 1. يمثل الشكل 5: جسر - نوعه: ذات روافد مستقيمة
	0.125x8	2. تسمية العناصر : 1. قاعدة الأساس (او الاساس) 2. الجدار الجبهي 3. سطح الجسر 4. البلاطة الانتقالية 5. اجهزة الاستناد 6. الجدار الراجع 7. الجدار الواقى 8. رافدة مستقيمة
	0.125 0.125	3. دور العنصر (4) : المحافظة مستوى واحد بين الطريق المرن و سطح الجسر. - دور العنصر (5): توزيع الحمولات على مناطق الارتكاز مع السماح بالحركة الانسحابية والدورانية.
	0.125 0.125	4. نسمى العنصر المتكون من الارقام 1 و 2-7 : المتكا - دوره: تحمل ثقل أرضية السطح واسناد تربة الردم خلفه.
	0.125 0.125	5. الامر المستعمل في الأجزاء المقطوعة هو : Hachure - طريقة التهشير: ✓ الضغط على الامر: Hachure ✓ من نافذة الامر Hachure نختار نوع المادة ثم نضغط على sélectionné les objets لتحديد الشكل المراد تهشيره ثم نضغط على Entre مرتين

العلامة		عناصر الإجابة
مجموع	مجزأة	
ن02	ن0.25 ن0.5	مراقبة المنشآت 2 نقاط) 1. لا ليست افقية لان $V_A \neq V_B$ الرافدة في وضعية مائلة و في هذه الحالة يجب حساب قيمة ميل (C)
	ن0.25	2. حساب قيمة الميل (C) $(\Delta V) = V_B - V_A$ $(\Delta V) = 79.878 - 79.839$ $(\Delta V) = 0.039 \text{ grad}$
	ن0.25	$tg(\Delta V) = \frac{C}{D_{AB}}$
	ن0.25	$C = D_{AB} \times tg(\Delta V)$ $C = 35 \times tg(0.039)$ $C = 0.22m = 22mm$
	ن0.75	

النشاط الأول :

(1) التأكد من أن المنظومة المثلثية محددة سكونيا

$$\begin{array}{ccc} & 2n - 3 = b & \\ \boxed{(n = 11) \text{ عدد العقد : } n} & \swarrow \quad \searrow & \boxed{b = 19 \text{ عدد العقد : } b} \\ & (2 * 11) - 3 = 19 & \end{array}$$

و عليه فان المنظومة المثلثية محددة سكونيا .

(2) حساب قيم ردود أفعال المسندين A و E.

$$1- \Sigma F_x = 0 \quad -H_A + 25 \text{ KN} + 0 \quad H_A = 25 \text{ KN} .$$

$$2- \Sigma F_y = 0 \quad V_A + V_E = 40 + 45 + 50 + 50 + 45 + 50 = 280 \text{ KN} .$$

$$3- a) \Sigma M_F/A = 0 \quad (25 * 2) + (45 * 10) + (50 * 20) + (50 * 30) + (45 * 40) + (50 * 50) - V_E * 20 = 0$$

$$V_E = \frac{50 + 450 + 1000 + 1500 + 1800}{20} = 365 \text{ KN}$$

$$3 - b) \Sigma M_F/E = 0 \quad (25 * 2) - (40 * 20) - (45 * 10) + (50 * 10) + (45 * 20) + (50 * 30) + V_A * 20 = 0$$

$$V_A = \frac{-50 + 800 + 450 - 500 - 900 - 1500}{20} = -85 \text{ KN}$$

التحقق : $V_A + V_E = -85 + 365 = 280 \text{ KN}$ النتائج صحيحة

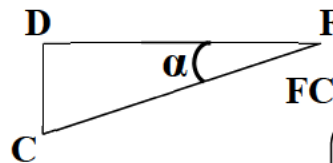
(3) حساب الجهود الداخلية باستعمال طريقة عزل العقد لحساب الجهود الداخلية في القضبان المتبقية

عزل العقدة A

$$\begin{array}{lcl} \begin{array}{c} \text{40 KN} \\ \downarrow \\ \text{25 KN} \rightarrow \bullet \rightarrow N_{BD} \\ \downarrow \\ N_{BA} \end{array} & \begin{array}{l} \Sigma F_x = 0 \\ \Sigma F_y = 0 \end{array} & \begin{array}{l} N_{BD} + 25 \text{ KN} + 0 \\ -N_{BA} - 40 \text{ KN} + 0 \end{array} \\ & & \begin{array}{l} N_{BD} = -25 \text{ KN (انضغاط)} \\ N_{BA} = -40 \text{ KN (انضغاط)} \end{array} \end{array}$$

عزل العقدة F

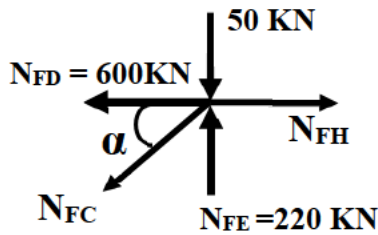
تحديد الزاوية α :



$$FC = \sqrt{DC^2 + DF^2} = 10,20 \text{ m} \quad \text{لدينا}$$

$$\cos \alpha = \frac{10}{10,2} = 0,980$$

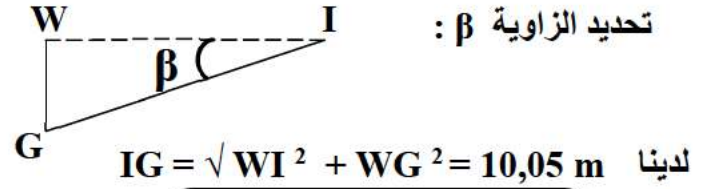
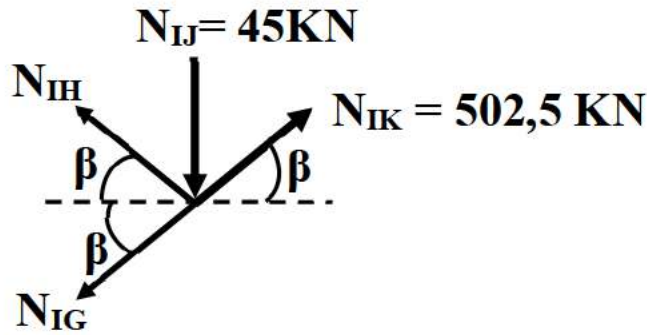
$$\sin \alpha = \frac{2}{10,2} = 0,196$$



$$\Sigma F_y = 0 \quad -N_{FC} \sin \alpha + N_{FE} - 50 = 0 \quad N_{FC} = \frac{N_{FE} - 50}{\sin \alpha} = 867,35 \text{ KN (شد)} .$$

$$\Sigma F_x = 0 \quad -N_{FD} - N_{FC} \cos \alpha + N_{FH} = 0 \quad N_{FH} = N_{FD} + N_{FC} \cos \alpha = 1450 \text{ KN (شد)} .$$

عزل العقدة I



$$\cos \beta = \frac{10}{10.05} = 0.995$$

$$\sin \beta = \frac{1}{10.05} = 0.100$$

$$\sum F_x = 0 \quad (-N_{IH} - N_{IG} + N_{IK}) \cos \beta = 0 \quad N_{IH} + N_{IG} = N_{IK} = 502.5 \text{ kN} \quad (I).$$

$$0.5 \quad \sum F_y = 0 \quad (N_{IH} + N_{IG} - N_{IG}) \sin \beta - N_{IJ} = 0 \quad N_{IH} - N_{IG} = \frac{N_{IJ} - N_{IK} \sin \beta}{\sin \beta} = -52.5 \text{ kN} \quad (II)$$

لدينا جملة معادلات تكتب على النحو التالي :

$$N_{IH} + N_{IG} = 502.5 \text{ kN} \quad (I).$$

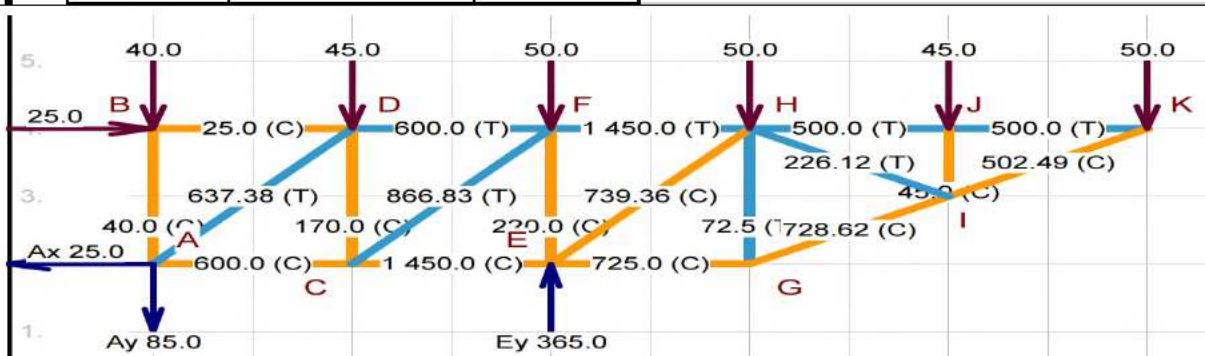
$$N_{IH} - N_{IG} = -52.5 \text{ kN} \quad (II)$$

$$0.5 \quad (III) = (I) + (II) = 2 N_{IH} = 450 \text{ kN} \quad N_{IH} = \frac{450}{2} = 225 \text{ kN (شد)}$$

بالرجوع الى المعادلة (I) قصد حساب شدة الجهد الداخلي في القضيب IG فنحصل على ما يلي :

$$N_{IG} = 502.5 - N_{IH} = 727.5 \text{ kN (شد)}$$

الملاحظة	طبيعة التأثير	شدة الجهد الداخلي (KN)	تسمية القضيب
	انضغاط	40	BA
	انضغاط	25	BD
	شد	600	DF
	شد	1450	FH
	شد	867.35	FC
القضيبين الأكثر عرضة للتحميل هما FH و CE حيث شدة الجهد الداخلي تقدر ب 1450KN	انضغاط	1450	CE
	شد	600	HJ
	شد	600	JK
	انضغاط	45	IJ
	شد	72.5	JH
	انضغاط	502.5	IK
	انضغاط	725.5	IG
	شد	225	IH
	انضغاط	220	EF
	انضغاط	170	CD
	شد	637.38	AD
	انضغاط	600	AC
	انضغاط	739.36	EH



(4) إيجاد المجنب المعدني UPN المناسب من الجدول

$$\sigma_{Max} = \frac{N_{Max}}{2S} \leq \bar{\sigma} \quad S \geq \frac{N_{Max}}{2\bar{\sigma}} = \frac{1450 \cdot 10^2}{2 \cdot 1600} = 45,31 \text{ cm}^2$$

وعليه فإن المجنب الملائم هو IPN 260 لكون مساحة مقطعه العرضي $S = 48,30 \text{ cm}^2$

(5) حساب مقدار التشوه الطولي المطلق ΔL في القضيب الأكثر عرضة للتأثير (CE) و (FH)

$$\Delta L = \frac{N_{Max}}{E} \cdot \frac{L}{S} = \frac{N_{Max}}{E} \cdot \frac{L}{2S} \quad \Delta L = \frac{1450 \cdot 10^2}{2 \cdot 10^6} \cdot \frac{10 \cdot 10^3}{2 \cdot 48,3} = 7,5 \text{ cm} = 75 \text{ mm}$$

(6) حساب عدد البراغي اللازم للربط عند مختلف العقد

n : عدد البراغي اللازم

m : عدد المساحات المعرضة للقص في البرغي الواحد

S : مساحة مقطع البرغي الواحد

$$\tau_{Max} = \frac{N_{Max}}{n \cdot m \cdot S_{البرغي}} = \frac{4N_{Max}}{n \cdot m \cdot ID^2} \leq \bar{\tau} \quad n \geq \sqrt{\frac{4N_{Max}}{m \cdot ID^2 \cdot \bar{\tau}}} = \sqrt{\frac{4 \cdot 1450 \cdot 10^2}{2 \cdot 3,14 \cdot 3^2 \cdot 1100}} = 9,3$$

و في الأخير فإن عدد البراغي اللازم يقرب 10 براغي

العامّة	العلامة المجزأة	النشاط الثاني: خرسانة مسلحة دراسة شدداد
04		1- حساب مقطع التسليح الطولي للشدداد: ✓ في حالة الحد النهائي الأخير ELU $N_u = 1.35G + 1.5Q \Rightarrow N_u = 1.35 \times 46.3 + 1.5 \times 15$ $\Rightarrow N_u = 85.005 \text{ KN}$ الشّد البسيط $\Leftarrow$ المدار $A \Leftarrow \%$ $f_{su} = \frac{f_e}{\gamma_s} = \frac{400}{1.15} = 347.82 \text{ MPa}$ $A_u = \frac{N_u}{f_{su}} = \frac{85.005 \times 10^2}{347.82 \times 10} \Rightarrow A_u = 2.44 \text{ cm}^2$ ✓ في حالة الحد النهائي الأخير ELS $N_{ser} = G + Q \Rightarrow N_{ser} = 46.3 + 15$ $\Rightarrow N_{ser} = 61.3 \text{ KN}$

$$\overline{\sigma}_{st} = \min \left\{ \frac{1}{2} f_e, 90 \sqrt{\eta \times f_{t28}} \right\} \quad \Leftarrow \text{حالة تشققات ضارة جدا}$$

$$f_{t28} = 0.6 + 0.06 f_{e28} \Rightarrow f_{t28} = 0.6 + 0.06 \times 30$$

$$f_{t28} = 2.4 \text{ MPa}$$

$$\overline{\sigma}_{st} = \min \left\{ \frac{1}{2} \times 400, 90 \sqrt{1.6 \times 2.4} \right\} \Rightarrow \overline{\sigma}_{st} = \min \{ 200, 176.36 \}$$

$$\overline{\sigma}_{st} = 176.36 \text{ MPa}$$

$$A_{ser} = \frac{N_{ser}}{\overline{\sigma}_{st}} \Rightarrow A_{ser} = \frac{61.3 \times 10^2}{176.36 \times 10} \Rightarrow A_{ser} = 3.48 \text{ cm}^2$$

مقطع التسليح النظري المختار $\Leftarrow$

$$A_s = \max \{ A_u, A_{ser} \} \Rightarrow A_s = \max \{ 2.44, 3.48 \} \Rightarrow A_s = 3.48 \text{ cm}^2$$

$$A_s = 4.52 \text{ cm}^2 \Rightarrow 4\text{HA}12$$

2- التحقق ممن شرط عدم الهشاشة

0.25

$$A_s \times f_e \geq B \times f_{t28} \Rightarrow 400 \times 4.52 \geq 30 \times 30 \times 2.4$$

0.25

$$1808 \geq 2160 \Rightarrow \text{ومنه شرط عدم الهشاشة غير محقق}$$

الحل المقترح هو الزيادة في مساحة التسليح انطلاق من شرط عدم الهشاشة

0.25

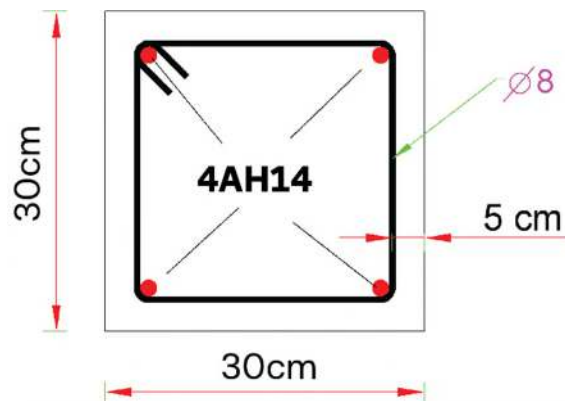
$$A_s \geq \frac{B \times f_{t28}}{f_e} \Rightarrow A_s \geq \frac{30 \times 30 \times 2.4}{400} \Rightarrow A_s \geq 5.4 \text{ cm}^2$$

0.25

$$\Rightarrow A_s = 6.15 \text{ cm}^2 \Rightarrow 4\text{HA}14$$

3- مقترح رسم تسليح الشداد

0.5



النشاط الأول : (طوبوغرافيا) (4 ن)

1. التأكد من مساحة القطعة ؟ 01 ن
2. حساب الإحداثيات القائمة للنقطة C ؟ 0.5 ن
3. حساب مساحة نصيب كل واحد منهما ؟ 0.5 ن
4. إستنتاج فاصلة النقطة G (XG) ؟ 0.5 ن
5. حساب الترتيبة YG 01 ن
6. الأمر و الخطوات التي قام بها الخبير لإدخال الاحداثيات , لحساب مساحة القطعة القائمة باستعمال برمجية AutoCAD 0.5 ن

التصحيح :

النشاط الأول : (طوبوغرافيا) (4 ن)

1. التأكد من مساحة القطعة باستعمال طريقة الإحداثيات القطبية :

$$S_{ABCD} = S_{ABC} + S_{ACD} + S_{ADE}$$

$$S_{ABCDE} = [111,73 \times 123,22 \times \sin(186,13 - 176,66)] + [123,22 \times 94,34 \times \sin(261,42 - 186,13)] + [78,2 \times 94,34 \times \sin(291,68 - 261,42)]$$

$$S_{ABCDE} = 8088,18m^2$$

2. حساب الإحداثيات القائمة للنقطة C

$$X_C = X_A + L_{AC} \times \sin G_{AC} = 1000 + 123,22 \times \sin(183,13)$$

$$X_C = 1026,63m$$

$$Y_C = Y_A + L_{AC} \times \cos G_{AC} = 1000 + 123,22 \times \cos(183,13)$$

$$Y_C = 879,69m$$

3. حساب نصيب كل من الأخ والأخت:

القاعدة الشرعية: للذكر مثل حظ الانثيين بمعنى نصيب الأخ مقدارين ونصيب الأخت مقدار واحد ومنه:

$$S_{\text{أخت}} = \frac{1}{3} S_{ABCDE} = \frac{1}{3} \times 8088m^2 = 2696m^2$$

$$S_{\text{أخ}} = \frac{2}{3} S_{ABCDE} = \frac{2}{3} \times 8088m^2 = 5392m^2$$

4. استنتاج فاصلة النقطة G (XG):

من خلال الشكل وبما ان G تنتمي إلى الضلع ED فإن:

$$X_E = X_D = X_G = 922,46m$$

5. حساب الترتيبة Y_G :

$$S_{EAFG} = 2696m^2$$

$$S = \frac{1}{2} \left[[X_E(Y_G - Y_A)] + [X_A(Y_E - Y_F)] + [X_F(Y_A - Y_G)] + [X_G(Y_F - Y_E)] \right]$$

$$S = \frac{1}{2} \left[922,46(Y_G - 1000) + 1000(989,8 - 969,24) + 1011,81(1000 - Y_G) + 922,46(969,24 - 989,8) \right]$$

$$Y_G = 957,49m$$

1. ما هو الامر والخطوات التي قام بها الخبير لإدخال الاحداثيات

القائمة باستعمال برمجية AutoCAD لحساب مساحة القطعة. ---- الامر النقطة 0.25

كتابة احداثية النقطة - كتابة x وكتابة الفاصلة , ثم كتابة الاحداث y والضبط على ادخال وهكذا لكامل النقاط.---0.25

التنقيط الكلي	التنقيط الجزئي	الأسئلة المتنوعة (صحيح وخطأ) والمظهر العرضي
02 نقاط	0.25	1- صحيح
	0.125	2- خطأ
	0.25	- عدد قوائم مدرج مستقيم لطابق ارتفاعه 3.06 م بارتفاع h=17cm هو 18 قائمة
	0.25	- عدد نوائم مدرج مستقيم لطابق ارتفاعه 3.06 م بارتفاع h=17cm هو 17 نائمة
	0.125	3- خطأ :
	0.25	- دور بلاطة الانتقال في الجسور منع هبوط التربة الموجودة خلف المتكأ مباشرة
	0.25	- لأنها غير مرصوفة جيدا .
	0.25	- دور المتكأ في الجسور هو الحمل + اسناد التربة
	0.125	4- خطأ :
	0.25	- يتم امتصاص الاهتزازات في الجسر بواسطة أجهزة الارتكاز (المساند-نيوبران)
	0.125	5- خطأ :
	0.25	- يسمى هذا التحريض بالقص البسيط .
	0.25	6- صحيح
النشاط الثالث : مظهر عرضي		

0.125	1- تعريف المظهر العرضي النموذجي : هو وثيقة خطية من وثائق الملف التقني للطرق يتم اعدادها في مكتب الدراسات ، لمشاريع الطرق الجديدة و تهيئة طرق موجودة مسبقة .
0.125	2- تصنيف الطريق تقنيا : الصنف الثالث التعليل وجود لافتة السرعة 60 كلم/سا
0.125	- تصنيف الطريق إداريا : طريق و طني التعليل وجود الحجر الكيلومتری الذي يحتوي على الحرف N
0.125	3- اكمال رسم المظهر العرضي : - تلوين مناطق الحفر و الردم .
0.125	- ميل خط التربة .
4*0.125	- مناسيب نقاط الأرض الطبيعية .
4*0.125	- مناسيب نقاط المشروع .
0.125	
0.125	
2*0.125	- المسافات الجزئية . - المسافات المتراكمة - مسافات المظهر الوهمي

