

بسم الله الرحمن الرحيم

جامعة بوليتكنك فلسطين

كلية الهندسة

ثرة الهندسة المدنية و المعمارية



-:

تصميم طريق واد المغير

مقدم إلى دائرة الهندسة المدني

ارية في كلية ال هندسة

جامعة بوليتكنك فلسطين

درجة البكالوريوس في الهندسة تخصص هندسة المساحة والجيوماتكس

فريق العمل :-

1. فايز ابو السباع 2. حسام أبو هدوان 3. محمد الكعكه 4.

-:

م. فيضي شبانه

جامعة بوليتكنك فلسطين

الخليل - فلسطين

2017/2016

بسم الله الرحمن الرحيم

جامعة بوليتكنك فلسطين

كلية الهندسة

نرة الهندسة المدنية و المعمارية



-:

تصميم طريق واد المغير

دائرة الهندسة المدني ارية في كلية ال هندس

جامعة بوليتكنك فلسطين

درجة البكالوريوس في الهندسة تخصص هندسة المساحة والجيوماتكس

فريق العمل :-

1. فايز ابو السباع 2. 3. حسام أبو هدوان 4. كعكه

-:

م. فيضي شبانه

جامعة بوليتكنك فلسطين

الخليل - فلسطين

2017/2016

بسم الله الرحمن الرحيم

-:

تصميم طريق واد المغير

فريق العمل :

1. فايز ابو السباع 2. 3. حسام أبو هدوان 4. كعكه

-:

م. فيضي شبانه

بناء على توجيهات الأستاذ المشرف وبموافقة جميع أعضاء اللجنة الممتحنة تم تقديم هذا المشروع الهندسة المدنية والمعمارية في كلية الهندسة للوفاء الجزئي بمتطلبات الحصول على درجة البكالوريوس.

توقيع رئيس الدائرة

توقيع مشرف المشروع



بوليتكنك فلسطين

الخليل – فلسطين

2017/2016

الى... منجد البشرية ...
ضلمات الى النور ... النبي
محمد صل الله عليه وس

الى ... الذين

يد ...

الي

الى ...

... في زنازين

الظلم والطغيان

الى... الذين اناروا لنا ال

... نحو تحقيق اهدافنا

وامنياتنا

*

*

*

الى... .

ذي

لا الى هـ

....

الى... .

ذيين تـ

....

ى يـ

الى... .

عنوان سعادتنا الذين... .وقفو

مجانبنا

الى... .

وكل عزيز على قلوبنا

*

*

*

يد

بن المولى عزوجل القبول والنجاح

الشكر والتقدير

إن الشكر والمنة لا تليق إلا
لواهب العقول و منير الدروب... .

كما ونتقدم بجزيل الشكر

إلى بانية الجيل
... جامعة بوليتكنيك فلسطين .

إلى ك يد

إلى دائرة الهندسة المدنية
والمعماريةبطاقمها
التدريسي و الإداري .

إلى المشرف على هذا البحث
الفاضل ومنشئ الاجيال

المهندس فيضي شبانة

الى بلدية دورا ممثلة برئيسها
واعضائها وموظفيها
والشكر واصل لكل من ساهم في

تصميم طريق واد المغير

فريق العمل :

1. فايز ابو السباع
- 2.
3. حسام أبو هدوان
4. كعكه

جامعة بوليتكنك فلسطين

:

فيضي

يهدف تصميم الطريق بين الرئيسي (60) () مدينة الخليل مدينة دورا حيث أهمية هذا توفير بين هذه وتطويرها.

ويشكل طريقا بديلا يربط بين مدينة دورا وباقي المدن الفلسطينية ، ويعتبر تصميمه لأنه يخدم مساحة كبيرة من قطع الأراضي المهددة بالاستيلاء عليها من قبل جيش الاحتلال الإسرائيلي و سيربط بالشارع الرئيسي مما يعمل على تخفيف الأزمة المرورية الخانقة على مداخل المدينة الموجودة حاليا ويوجد في هذه المناطق عدة صناعية وتجارية وأيضا يعتبر الشارع الرئيس لعدة مستقبلية ومن أهم قيد الإنشاء نادي المهندسين .

لتصميم الطريق وربطه بالإحداثيات القطرية الفلسطينية وتصحيحه، وكذلك وتصريف مياه الطريق.

Project Abstract

Design the Path of wade mgher road

WORKING TEAM:

1.FAYEZ ABU-SEBAA

2.MAHMOUD NAJJAR

3. MOHAMMD KAK

4. HUSAM ABU-HADWAN

Palestine Polytechnic University

SUPERVISOR:

Eng. Faydi Shabaneh.

Abstract:

The project aims to design the road between the main street (60) sparkling (with the City role to form through an artery and a pivotal link between the southern areas of the province of Hebron with the City of role where lies the importance of this street is to provide time to move between these areas and developed.

The alternative route linking the city of role and the rest of the Palestinian cities, designed urgent need is because it serves a large area of cutting endangered lands seized by the Israeli occupation army and will link those areas, the main street, which works to alleviate the traffic crisis suffocating the entrances to the city are currently found in several of these areas, industrial and commercial facilities, and also is the main street for several future facilities and the most important facilities under construction engineers Club.

Business will include work space needed for the design of the course the way of raising the surveyors of the track and the work of the polygon and linking Qatar and the Palestinian corrected coordinates, as well as the design of roads and storm water drainage and safety of the road users' requirements

I
II شهادة تقييم مقدمة المشروع
III الإهداء
IV الشكر والتقدير
V
VI الانجليزية

VIII فهرس المحتويات
IX فهرس الأشكال
IX فهرس الجداول
IX

3	1-1
4 تاريخية عن مدينة دورا	2-1
4 التسمية والنشأة	1-2-1
4	2-2-1
6	3-1
7	4-1
8 هيكلية المشروع	5-1
8 أهداف وأهمية المشروع	6-1
9 طريقة البحث	7-1
9 ومشاكل الطريق	8-1

10	9-1
10الأجهزة المساحية والبرامج المستخدمة.....	10-1
11	11-1

الثاني : الأعمال المساحية والمضلع .

14	1-2
14	2-2
14ية.....	2-3
15	2-4
16	2-5
16	1-5-2
16	2-5-2
17نظام تحديد الموقع بالاقمار الصناعية.....	6-2
18	1-6-2
18	2-6-2
20طرق التصحيح.....	7-2
21الاحداثيات المصححة.....	1-7-2
22	2-7-2

الفصل الثالث : التصميم الهندسي للطريق.

25	1-3
25أسس التصميم الهندسي للطريق.....	2-3
26قطاع الطريق.....	1-2-3
26حرم الطريق.....	2-2-3
27	3-2-3
27تركيب المرور.....	4-2-3
27السرعة التصميمية للطريق.....	5-2-3
28عرض المسارب للطريق.....	6-2-3
29الميول العرضية.....	7-2-3
29الميول الطولية.....	8-2-3
29	9-2-3

30	10-2-3
31 اكتاف الطريق	11-2-3
32 الاطراف	12-2-3
34 الجدران الاستنادية	13-2-3
35 المنحنيات	3-3
35 المنحنيات الأفقية	1-3-3
35 المنحنيات الأفقية الدائرية	1-1-3-3
35 المنحنيات الدائرية البسيط	1-1-1-3-3
38 المنحنيات الدائرية الـ	2-1-1-3-3
39 المنحنيات الدائرية مكسورة الظهر	3-1-1-3-3
39 المنحنيات الدائرية العكسية	4-1-1-3-3
40 المنحنيات الانتقالية	2-1-3-3
41 المنحنيات الراسية	2-3-3
45 قوة الطرد المركزية	4-3
46 التعلية	5-3
47 الطرق المتبعة في الرفع الجانبي للطريق (التعلية)	1-5-3
48 تصريف مياه سطح الطريق	6-3

. :

51	1 4
51 تعريف التقاطعات المرورية	2 4
51 انواع التقاطعات المرورية	3 4
52	1-3-4
52 الشكل البسيط	2-3-4
53 الشكل البسيط عل شكل مصلب	3-3-4
53	4-3-4
54	5-3-4
55 التصميم الهندسي للدوار	6-3-4
58 المعايير الاساسية التي تؤخذ بعين الاعتبار عند تصميم التقاطعات المرورية	4 4
58	5 4

59اختيار التقاطع.....	6-4
59	7-4
62	8-4

الخامس : التصميم الانشائي للطريق.

65	1-5
65العناصر الإنشائية للرصفة المرنة.....	2-5
66طبقة التربة الأصلية.....	1-2-5
66	2-2-5
66	3-2-5
66الطبقة السطحية الإسفلتية.....	4-2-5
67	3-5
67	1-3-5
67	2-3-5
68العوامل التي تؤثر على تصميم الرصفة حسب طريقة AASHTO.....	3-3-5
68الفحوصات المخبرية المستخدمة في تصميم الطرق.....	4-5
68	1-4-5
69عينات التربة.....	2-4-5
69اماكن استخراج العينات.....	1-2-4-5
69اخذ العينات.....	2-2-4-5
70التجارب المخبرية.....	3-4-5
70	1-3-4-5
73تجربة نسبة تحمل كاليفورنيا لتربة الموقع.....	2-3-4-5
76لعينة البيسكورس.....	3-3-4-5
78تجربة نسبة تحمل كاليفورنيا لعينة البيسكورس.....	4-3-4-5
79خطوات تصميم الرصفة باتباع طريقة AASHTO.....	5-5

: تصريف المياه عن سطح الطريق.

89	1-6
89 أهمية صرف المياه عن سطح الطريق	2-6
89 التصريف السطحي للطريق	3-6
90 الميول العرضية للطريق	1-3-6
90 الميول الطولية للطريق	2-3-6
90 كمية مياه الأمطار	4-6
92	1-4-6

: الانارة على الطريق .

95	1-7
95	2-7
95 أنواع المصابيح الرئيسية المستخدمة في الإضاءة	3-7
97 طريقة توزيع الإضاءة على الشارع	4-7
99	5-7
99 المسافة بين أعمدة الإنارة	6-7

الثامن : الاشارات المرورية.

102	1-8
102 أهداف الاشارات المرورية	2-8
102	3-8
103	4-8
107 الاشارات الموسومة على الطريق	5-8

: حساب المساحات و الحجوم لكميات الحفر والردم .

110	1-9
110 حساب مساحة المقاطع العرضية	2-9
110 طريقة الإحداثيات	1-2-9
112 حساب الحجوم والكميات	3-9
112 حساب كميات الحفر والردم بطريقة المقاطع الوسطى	1-3-9
112 حالات المقاطع العرضية المتتالية	2-3-9

: .

126	1-10
126 حساب تكلفة الطريق	2-10
126	3-10
126	4-10
127	1-4-10
127 تعليمات المقاولين	2-4-10
127 صيغة	3-4-10
127 الاتفاقية	4-4-10
127	5-4-10
127	1-5-4-10
128	2-5-4-10
128	5-10
128	6-10
129	7-10
129 الكميات	8-10
129 تقرير	9-10
129	10-10

النتائج والتوصيات :

163	1-11
163	2-11
164 التوصيات	3-11

فهرس الأشكال

52003 الهيكلى لمدينة	1-1
5موقع مدينة دورا على مساحتها التاريخية من الحوض الطبيعى	2-1
7جوية تبين موقع المشروع	3-1
17 Closed traverse	1-2
18 الأرضية GPS الأمريكى	2-2
19	3-2
20 الافتراضية	4-2
22	5-2

26 مقطع عرضي لطريق من حارتين	1-3
30 الأرصفة (من أمام إستاذ دورا الدولي في مدينة دورا)	2-3
31 الجزيرة الفاصلة (شارع سنجر في مدينة دورا)	3-3
32 أكتاف الطريق (شارع في مدينة دورا)	4-3
32 الأطراف (شارع مدرسة صلاح الدين في مدينة دورا)	5-3
33 الأطراف الحاجزة (من أمام منتزه بلدية دورا)	6-3
33 الأطراف الغاطسة (شارع سنجر في مدينة دورا)	7-3
34 الجدران الاستنادية	8-3
36 عناصر المنحنى الدائري البسيط	9-3
38	10-3
39 منحنى دائري مكسور الظهر	11-3
40	12-3
41	13-3
42	14-3
42	15-3
45 تأثير القوة الطاردة المركزية على المركبات	16-3
46 التعلية على المنحنيات	17-3
47	18-3
47 الدوران حول الحافة الداخلية	19-3
48 الدوران حول الحافة الخارجية	20-3
52 تقاطع الشكل البسيط	1-4
53 التقاطع البسيط على شكل مصلب (+)	2-4
54	3-4
54	4-4
56	5-4
58	6-4
60	7-4
61 نهايات وبدايات الجزر	8-4
66	1-5
72 العلاقة بين محتوى	2-5
73	3-5
74 جهاز فحص CBR	4-5
76 العلاقة بين الغرز والقوة	5-5
76 CBR	6-5
77 العلاقة بين محتوى الماء والكثافة الجافة لعينة البيسكورس	7-5

79	العلاقة بين الغرز والقوة.....	8-5
82	توزيع المركبات في الشارع.....	9-5
84	S-soil support value.....	10-5
85	قيمة المعامل SN.....	11-5
93	1-6
96	مصايح التنجستن.....	1-7
97	أعمدة الإضاءة على الطريق.....	2-7
97	توزيع الأعمدة في جهة واحدة.....	3-7
98	توزيع الإنارة في المنتصف.....	4-7
98	توزيع الأعمدة بشكل ترنحي.....	5-7
98	ترتيب الإنارة بشكل تقابلي.....	6-7
111	مقطع عرضي لطريق.....	1-9
111	حساب المساحة بطريقة الإحداثيات.....	2-9
113	المقطعين العرضيين المتتاليين في منطقة حفر كامل أو ردم كامل.....	3-9
114	4-9
115	5-9

فهرس الجداول

11	1-1
12	2-1
21	جدول إحداثيات نقاط الضبط.....	1-2
27	السرعة حسب تصنيف الطريق.....	1-3
28	السرعة حسب تصنيف الطريق.....	2-3
37	أنصاف أقطار الدوران بالنسبة لنوع الطريق.....	3-3
37	4-3
44	قيمة الثابت k في المنحنيات الرأسية.....	5-3
71	قراءات تجربة الكثافة العظمى لعينة التربة.....	1-5
75	المواصفات المطلوبة لنسبة تحمل كاليفورنيا لطبقات الطرق في فلسطين والأردن.....	2-5
75	CBR لعينة التربة.....	3-5
77	قراءات تجربة الكثافة العظمى لعينة البيسكورس.....	4-5
78	CBR لعينة البيسكورس.....	5-5

80	6-5
80	7-5
82 قيمة ال CBR	8-5
83 قيمة المعامل المناخي	9-5
86 قيمة المعامل (a1)	10-5
86 قيمة المعامل (a2)	11-5
87	12-5
92 معامل الانسياب للأسطح المختلفة	1-6
99	العلاقة بين المسافة بين الأعمدة وعرض الطريق وارتفاع العمود والمسافة عن حافة الطريق	1-7
116 مساحات وحجوم المقاطع العرضية	1-9
163	1-11

فهرس الملاحق

165 تربيط
170 دليل موقع المشروع والمضلع الرابط للطريق
171 الكتب المتبادلة بين فريق العمل وبلدية دورا
173



- 1-1 .
- 2-1 نبذة تاريخية عن مدينة دورا.
- 1-2-1 التسمية والنشأة .
- 2-2-1 .
- 3-1 .
- 4-1 .
- 5-1 هيكلية المشروع.
- 6-1 أهداف وأهمية المشروع.
- 7-1 طريقة البحث.

:

8-1 العوائق والصعوبات ومشاكل الطريق .

9-1 .

10-1 الأجهزة المساحية والبرامج المستخدمة.

11-1 .

الفصل الأول

المقدمة

1.1. -:

يعالج علم الطرق إنشاء الطريق فيها، ودراسة المنطقة طبوغرافيا وجيولوجيا، و إعداد التصاميم ودراسة المواد وخواصها سواء أكانت هذه الطرق تصل بين المدن أو بين الأقطار المجاورة، سواء أكانت تصل بين المدن والقرى أو بين القرى نفسها، أو كانت توصل إلى المناطق السياحية والزراعية وغيرها للوصول إلى التصميم الهندسي المناسب للطريق، حيث يعرف التصميم الهندسي للطريق على أنه عملية إيجاد الأبعاد الهندسية لكل طريق وترتيب العناصر المرئية للطريق مثل المسار ومسافات الرؤية وعرض المسارب والانحدارات.

وحتى يتمكن من تحديد السرعة التصميمية والانحدار الحاكم بعد موازنة بعض العوامل مثل أهمية الطريق وتقدير حجم وخصائص المرور والتضاريس والتكلفة الممكنة ، لذا لا بد في البداية من تصنيف الطرق من حيث كونها طرقاً رئيسية أو فرعية أو محلية، وتعتبر السرعة التصميمية والانحدار الحاكم هما المحددات الأساسية لوضع الحدود الدنيا القياسية لكل من التخطيط الرأسي والأفقي للطريق وبعد ذلك يستطيع المصمم أن يستخدمها أفقي وقطاع طولي للطريق. ثم تأتي مرحلة تفاصيل الأبعاد الهندسية للتقاطعات ذات المستوى الواحد أو المستويات المتعددة ولطرق الخدمة ولغيرها من التفاصيل .

ويبين علم الطرق أسس تخطيط الطرق حيث يطلق لفظ التخطيط عادة على عملية اختيار وتوقيع محور مسار الطريق على الطبيعة، والتخطيط الأفقي يشمل الأجزاء الأفقية (المماس) والأجزاء المنحنية (منحنيات أفقية)، أما التخطيط الرأسي فيشمل الانحدارات والمنحنيات الرأسية.

أخيراً لا بد من تحديد تفاصيل العلامات والخطوط وإشارات المرور إن وجدت وغيرها من مقاييس التحكم في المرور. ويمكن الوصول إلى طريق لا يسبب حوادث ويحقق الانسياب السلس بجعل جميع عناصر الطريق تتماشى وتوقعات السائقين بتجنب التغيرات المفاجئة في مواصفات التصميم.

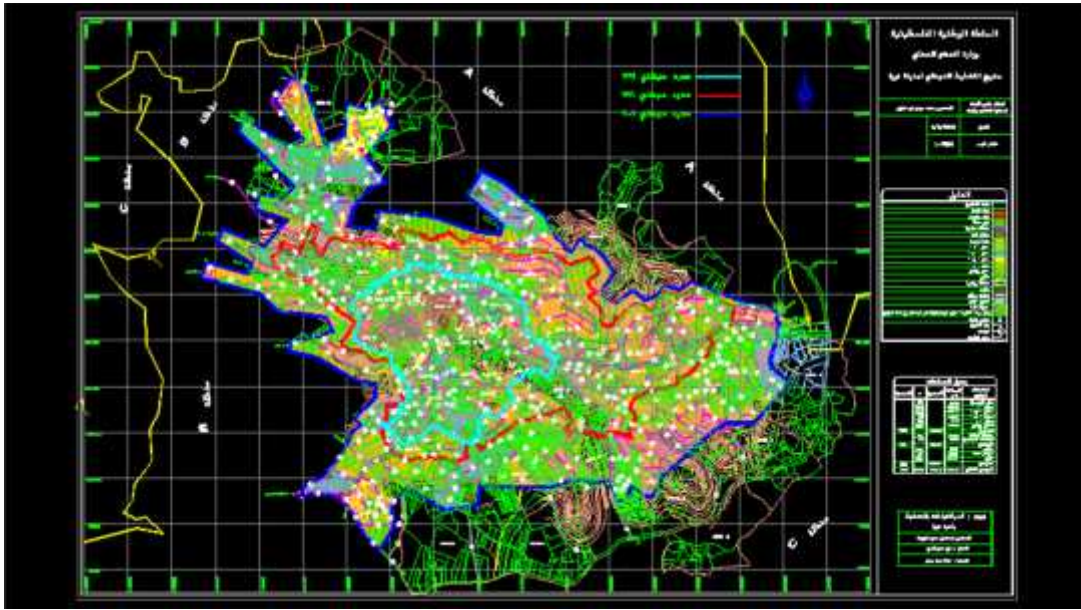
1.2. نبذة تاريخية عن مدينة دورا:-

1.2.1. التسمية والنشأة :

ترجع التسمية الحالية لمدينة دورا من الكلمة العبرية "أدورايم" وهو الاسم الذي ذكر في العهد القديم وتم تحديده من قبل المختصين بأنه "دورا الحالية"، أما الاسم دورا فيعتقد أنه تحوير للاسم العبري تم خلال الفترة اليونانية حيث لا زالت مناطق في دورا تحمل أسماء يعتقد أنها من أصول (يونانية-عبرية) أو (يونانية-رومانية) مثل قرية(ط) (TERRA ROSA) أو قرية(طرامه) والتي قد تكون (TERR RAMA).

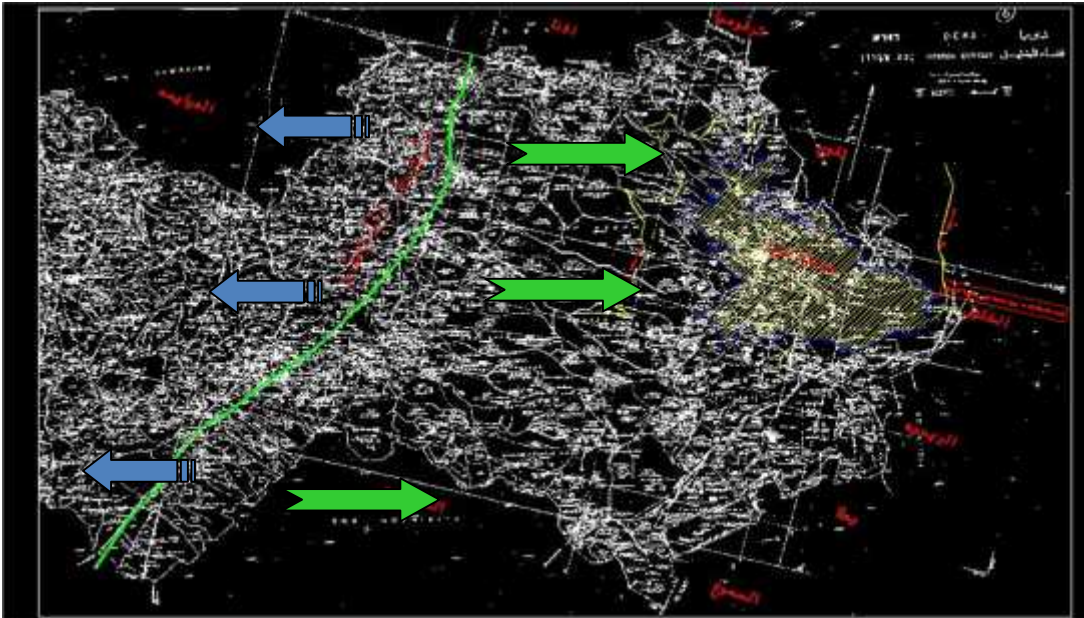
1.2.2. :

تقع مدينة دورا إلى الجنوب الغربي من مدينة الخليل وتبتعد مراكز المدينتين عن بعضها حوالي(عشرة كيلومترات) في حين أن الأحياء الغربية من مدينة الخليل تتداخل مع الأحياء الشرقية لمدينة دورا عمرانياً وسكانياً وخدماتياً بحيث لم يعد هناك حدود فاصلة على الطبيعة تفصل بين سكان المدينتين وبالرجوع إلى المخطط الهيكلي المصادق عليه في العام 2003 " احداثيات الموقع لها محصوره بين (149000,99000) (149000,105000) (158000,99000) (158000,1050000). وترتفع مدينة دورا عن سطح البحر بمعدل(850) (914 م)، ومناخ دورا متوسطي فهو جاف وحار صيفاً ومعتدل وماطر شتاءً، الرياح التي تهب على دورا هي الرياح الجنوبية الغربية التي تجلب المطر إضافة إلى الرياح الشرقية التي تكون باردة وجافة شتاءً، ويبلغ معدل الأمطار حوالي (400-600) .ويبلغ عدل نسبة الرطوبة فيها 61%.



الشكل (1-1): المخطط الهيكلي لمدينة دورا المصدق لعام 2003.¹

"تبلغ مساحة مدينة دورا والقرى والخرب المجاورة حوالي (240000) أغتصب منها حوالي (95000) (1948 وتبلغ المساحة المتبقية لمدينة دورا وقرائها حوالي (145000) موقع مدينة دورا على مساحتها التاريخية مبينه على الحوض الطبيعي لاراضي مدينة دورا .



¹ فريق العمل .

(2-1) : موقع مدينة دورا على مساحتها التاريخية من الحوض الطبيعي².

مدينة	سكانية يبلغ عددها	53	بقيت	1948
التاريخ	يتبعها يقرب (99)	للمدينة، ويبلغ	مدينة	وقراها (94)
نسمة) منهم (32	نسمة) يسكنون	المدينة .		

فقد عرفت فلسطين كغيرها من المجتمعات العربية التقسيم السياسي على أساس الجد الأسطوري وكان في فلسطين (قيس ويمن) "ومن المعروف أن منطقة الخليل تعتبر من العرب القيسيين وقد عرف في أواسط وآخر العهد العثماني بأن هنالك (قيسية سفلى) ومركزها (بيت جبرين) و(قيسية عليا) ومركزها(دورا)، أما القيسية العليا فقد ضمت كل من دورا ويطا والظاهرية وبنى نعيم والسموع وحلحول والشيوخ وسعير وبيت كاحل وبيت فجار ونفوح والدوايمة وإذنا" وبعد ذلك انقسمت عشائر دورا إلى قسمين رئيسيين وهم العرجان والعمامرة و انقسم النصفين إلى أربعة أقسام هم ن العليا والعرجان التحاتا والعمامرة العليا والعمامرة التحاتا.

" 1877م تم تقسيم أراضي منطقة دورا بين عشائرها حسب عدد الذكور" بين النصفين(العمامرة والعرجان) وقد تم تقسيم ارض كل نصف إلى ربعين وبذلك تم وضع الأساس الذي أكد التقسيم على الأساس العشا سكن في نفس القرى حتى يومنا هذا.

1.3 :-

المشروع على دراسة و تصميم طريق (واد المغير) الذي يعد الرئيسي بين المنطقة الجنوبية (الظاهرية ويطا والقرى الجنوبية) ومدينة دورا وايضا يربطها بناي المهندسين إقامته في منطقة دورا وتحديدًا في محيط الطريق المنوي تصميمه ، ويعد ايضا مساراً شريانيا حيويًا في حال تم إغلاق مدينة ، حيث يستطيع المواطن الفلسطيني دخول المدينة من خلال هذا الطريق، حيث يسهل على السكان عملية من المدينه دون عناء لقطع مسافات طويلة كونه شارع رابط ويقدر طول الطريق ب 2000 تقريبا .

نهدف من وراء هذا العمل الى وضع تصميم نموذجي لهذا الطريق، بالإضافة الى الاهتمام بجميع عناصر الطريق من حيث التخطيط الأفقي، والتخطيط الرأسي، ويشمل الرفع الجانبي للطريق الذي يعرف بإسم (Super elevation)، وكذلك عمل الميول الجانبية والأفقية الجانبية لتصريف مياه الأمطار في فصل الشتاء، ومن ثم تصميم القطاعات العرضية وتحديد عرض الرصف والأكتاف وأرصفت المشاة والجزر الوسطية والإنارة ونظام تصريف المياه

² فريق العمل .

:

المصمم حسب طوبوغرافية المكان وتصميم الجدران الاستنادية في حال الحاجة لها .
وبشكل عام فإننا نهدف من خلال هذا المشروع الى الوصول إلى طريق حيوي يخدم المنطقة و أمن لا يسبب الحوادث، و يحقق الإنسياب السلس بجعل جميع عناصر الطريق تتماشى مع توقعات السائقين بتجنب التغيرات المفاجئة في مواصفات التصميم، ويحقق الراحة للسائقين والمسافرين وكذلك يعطي قيمة جمالية وازدهار .

1.4. :-

يقع هذا الطريق الشرقيه لمدينة دورا ، تحديدا في المنطقة الواقعة ما بين منطقة واد المغير ومنطقة
يربط بين شارع سنجر الرئيسي ، حتى يصل الى الشارع الرئيسي (60)
-الخليل) و يبلغ طول الطريق حوالي 2000 وعرضه حوالي 12
الجويه تبين موقع ومنطقة المشر .



3-1) : صورته جويه تبين موقع المشر .³

³ فريق العمل .

1.5. هيكلية المشروع:-

- يشتمل بحث المشروع على عدة فصول يتم العمل عليها وهي :
 - الفصل الاول : يحتوي على المقدمة التي تعطي نظره عامه عن الطرق ونبذه تاريخيه عن مدينة دورا وايضا فكرة المشروع ومنطقة المشروع وهيكلية المشروع و الأهمية الأهداف، طريقة البحث، ومشاكل الطريق والدراسات السابقه الأجهزة المستخدمة والجدول الزمني للمشروع.
 - الفصل الثاني : الأعمال المساحية .
 - الفصل الثالث : التصميم الهندسي للطريق .
 - التقاطعات المروريه .
 - التصميم الانشائي للطريق .
 - تصريف المياه على الطريق .
 - الاناره على الطريق .
 - الفصل الثامن :حساب الكميات .
 - الفصل التاسع : التكلفة والعطاء .
 - الفصل العاشر :النتائج والتوصيات .

1.6. أهداف وأهمية المشروع:-

- المنطقة التي يقع فيها الطريق وهي من المناطق الأكثر أهمية في مدينة دورا ويعتبر هذا الطريق من احد المداخل الرئيسي للمدينه والتي ستصل بين مدينة الخليل ومدينة الظاهرية ومدينة السموع ومخيم الفوار مع مدينة دورا كما يهدف المشروع إلى خدمة المنطقة السكنية الواقعة في منطقة المشروع وزيادة حيويتها.
- توفير سبل الأمان على الشارع وذلك بتوفير الأرصفة وممرات المشاة والإشارات المرورية اللازمة للشارع إ الحد من مشكله مياه الأمطار وذلك عن طريق تصميم الميول الجانبية للطريق وتصريف مياه الامطار .
- إيقاف التوسع الإستيطاني ومصادرة الأراضي في المناطق التي يمر بها الشارع (حيث تشكل هدفاً سهلاً للإستييطان .)
- المردود الإيجابي على النشاط الإقتصادي في يمر بها الشارع .
- زيادة رقعة الأراضي التي يمكن إستغلالها في البناء والإعمار.

- المساهمة في حل مشكلة الإسكان التي يعاني منها المواطنين
- وزيادة فرص الإستثمار

1.7. طريقة البحث:-

- القيام بتحديد موضوع البحث (تصميم شارع واد المغير)
- والجهات المختصة مثل بلدية دورا وقد تم الحصول على كتاب رسمي من البلدية بالمواصفات التصميمية للطريق .
- تحديد منطقة العمل ومن ثم القيام بزيارة ! تطلاعية للموقع وأخذ فكره كاملة عن طبيعة المشروع والمشاكل المتعلقة به والتفاصيل الهامة للتصميم والتنفيذ من أجل الحصول على أفضل وأدق النتائج.
- البدء بالبحث في المكتبة عن المراجع والمصادر التي يمكن الاستفادة منها في هذا المشروع.
- القيام بتنفيذ العمل الميداني عن طريق البدء بعمل نقاط الضبط بنظام تحديد الموقع بالأقمار الصناعية (GNSS) واستخدامه بطريقة Faststatic من أجل الحصول على أعلى دقة في
- القيام بزيارة لبلدية دورا من اجل التعرف على القوانين المتبعة في التخطيط والتصميم من حيث السرعة صفة وغيرها من عناصر التصميم للطريق.
- مع مراعاة الأصول والشروط الواجب توفرها في المقدمة و مراجعة المشرف والأخذ بنصيحته ورأيه.
- البدء بكتابة مقدمة المشروع مع مراعاة الأصول والشروط الواجب توفرها في المقدمة ومراجعة المشرف والأخذ بنصيحته ورأيه.
- الانتهاء وانتهاء يتم الاستمرار في عملية التصميم والبدء بكتابة مشروع التخرج حسب الأنظمة والتعليمات المتبعة لمشاريع التخرج في كلية الهندسة .

1.8. ومشاكل الطريق :-

- 1- جزء من الطريق مقترح وغي .
- 2- الطريق غير مفتوح بكامل عرضه التصميمي .
- 3- قة المشروع خارج حدود البلدية .
- 4-

- 5- الأحوال الجوية وطبيعة الطقس .
6- إعاقة بعض المواطنين للعمل الميداني.

1.9

:-

تعد الدراسات السابقة من أهم الركائز والدعائم الأساسية عند التخطيط للقيام بدراسة وتنفيذ أي مشروع ذلك له فائدة كبيرة من حيث التعرف على الأفكار المراد عملها في هذا المشروع ومحاولة الاستفادة منها ومحاولة تصحيح الأخطاء إن وجدت.

إن الدراسات للطريق غير متوفرة بشكل كاف ، والمعلومات الموجودة هي ما تم الحصول عليه من بلدية دورا وهو مخطط يبين المنطقة التي يمر بها الطريق وكذلك التوجه إلى المشرف الذي زدنا بالطرق الأساسية والتوجيهات اللازمة للقيام بالإعمال المساحية

جاهدين على الاستفادة من هذه المصادر في تحسين تصميم هذه الطريق وفقاً لما تم ذكره في هذه المراجع ووفقاً للمواصفات والمقاييس لإنجاز هذا المشروع بنجاح.

1.10. الأجهزة المساحية والبرامج المستخدمة:-

1. جهاز (GPS) Leica SC20) واستخدم بطريقة Fast static.
2. جهاز (GPS) Leica 08) .
3. جهاز (GPS) Archer 2) .
4. Adjust Computation.
5. (Arc GIS) .
6. (Civil 3D) .
7. (AutoCAD) .

:

:- .1.11

4

(1-1)

16	15	14	13	12	11	10	9	8	7	6	5	4	3	2	1	
																اختيار المشروع
																الاستطلاعية
																العمل الميداني
																الكمبيوتر
																تجهيز التقرير
																تجهيز التقرير النهائي لمقدمة

4 فريق العمل .

:

5

(2-1)

16	15	14	13	12	11	10	9	8	7	6	5	4	3	2	1	
																العمل الميداني ورفع الطريق
																الكمبيوتر
																للطريق
																تجهيز التقرير الأولي
																تجهيز التقرير النهائي للمشروع

⁵ فريق العمل .



الاعمال المساحية والمضلعات

1-2

2-2

3-2 الأعمال الاستطلاعية

4-2 مرحلة الرفع التفصيلي

5-2 :

1-5-2

2-5-2

6-2 نظام تحديد المواقع بالأقمار الصناعية :

1-6-2

2-6-2

7-2 طرق التصحيح

1-7-2 الإحداثيات المصححة

2-7-2

الاعمال المساحية

1-2 :

عند القيام بمشاريع الطرق سواء شق أو إعادة تأهيل لا بد من إجراء بعض الدراسات المهمة للمشروع وذلك لضمان الحصول على أفضل تصميم وتقديم خدمة أفضل للمواطن وضمان استمرارية وأداء ممتاز للطريق . وتشمل هذه الدراسات الأهداف والغايات من هذا المشروع وتحديد درجة ومستوى الخدمة المطلوبة في الطريق وتحديد درجة التقاطعات المرورية وعدد المسارب والمنحنيات الأفقية والراسية والميول الجانبية وغير ذلك . وهذه الدراسات جزء لا يتجزأ من المشروع وذلك للحصول على مستوى الجودة والأمان المطلوبة في المشروع

2-2 :

جرت العادة في مشاريع الطرق أن يقوم المهندسين المصممين للطريق بإجراء دراسات أولية للمخططات الطريق وتتضمن هذه الدراسات دراسة المخططات التنظيمية للطريق أي العروض المقترحة للطريق أو المسارات المقترحة للطريق ويتم الحصول على هذه المخططات من الجهات المختصة مثل البلديات والحكم المحلي , وفي هذا المشروع تم الحصول على المخططات المطلوبة من بلدية دورا .

2-3 الأعمال الاستطلاعية:

تأتي الأعمال الاستطلاعية كخطوة أولى ومهمة في المشروع وتهدف من خلالها إلى إعطاء المهندسين انطباع عام عن مكانة المشروع وطبيعة التحديات إن .

وإعطاء صورة عامة عن وضع الطريق وجميع المعلومات اللازمة ومن نتائج هذه الأعمال :

* توضيح العوائق الغير موضحة في الصورة الجوية والخرائط .

* تفسير النواحي الجيولوجية للطريق .

* إعطاء نظرة عن كثب لطبوغرافية الطريق .

* معرفة نوع وطبيعة التربة في مسار الطريق.

هذا وقد تم زيارة الموقع وعمل مسح استطلاعي للمنطقة للتعرف على طبيعة المنطقة وحيولوجيتها, كما تم التعرف على الانحدارات في الشارع, وأماكن تجمع المياه وذلك لمعرفة الأماكن التي تحتاج إلى عبارات عندها, والأماكن الضعيفة التي قد يحدث لها هبوط.

4-2 الرفع التفصيلي:

يتم الوصول إلى هذه المرحلة بعد عمل مجموعة خطوات:

1. المسح الابتدائي : في هذه المرحلة يقوم فريق العمل بتحديد نقاط الضبط والتي من أهم مواصفاتها أنها تكشف أكبر قدر ممكن من الطريق المراد عمله ، وبعد عملية اختيار أماكن هذه النقاط يتم قراءة إحداثياتها بأدق ما يمكن (وقد تم أخذ إحداثيات هذه النقاط في هذا المشروع عن طريق جهاز التوقيع الكوني بطريقة fast-static) وذلك لربط كل نقاط المشروع مع نظام الإحداثيات للدولة لتسهيل التعامل معها ويتم بعد ذلك تريبط وتوثيق هذه النقاط بالصور. وبعد ذلك يتم رفع الطريق بكل تفاصيلها وأخذ مقاطع عرضية بمسافة مناسبة لاختيار الميول المناسب
2. بعد ذلك يتم عمل ميزانية طولية على طول المحور ويتم أخذ مناسب على مقاطع عرضية.ومن ثم يتم عمل حساب كميات للطريق.
3. لأعمال المساحية النهائية : بعد أن قام فريق العمل بعمل جميع المخططات الأولية يقوم بهذه

المرحلة بدراسة هذه المخططات لاختيار أفضل وأنسب مخطط لإعادة تأهيل الطريق،
فان هذه المرحلة تتضمن رسم مقاطع طولية للطريق وحساب كميات تقديرية للحفر والردم
الرفع التفصيلي.

1-5-2 :

تعد المضلعات من أهم الأعمال المساحية في المشاريع وخاصة مشاريع الطرق فهي المرجعية الأولى الخاصة بضبط المشروع وإحداثياته ونقاط المضلع هي النقاط التي ننطلق منها لتنفيذ المشروع ويتم الرجوع إليها في حال

حيث تتفرع هذه الخطوط من نقاط معلومة (نقاط شبكة المثلثات العامة) ويتم قياس المسافة والزاوية الأفقية بين المحطات وتمتد باتجاهات مختلفة للإحاطة بالمباني و الطرق والساحات أو أي معلم .

المضلع : عبارة عن عدة أضلاع مستقيمة متصلة من أطرافها ب بعضها البعض وتحصر فيما بينها زوايا ، وعادة تختار هذه الأضلاع بحيث تمر بحدود المنطقة المطلوبة أو قريبة منها حتى يسهل إجراء العمل المساحي بها ، ويكون شكل المضلع المستخدم حسب طبيعة المنطقة المراد العمل بها ، و يأخذ أشكال المضلع مختلفة ومسميات متعددة (Closed) (Open) (Connecting) (Loop) وغير ذلك.

2-5-2 :¹(Closed traverse)

في هذا النوع من المضلعات ، يكون المضلع مغلقاً من حيث عدد الأضلاع أو الشكل الخارجي ، حيث يبدأ بنقطتين معلومتين الإحداثيات وينتهي بنقطتين معلومتين الإحداثيات وهو نوعين

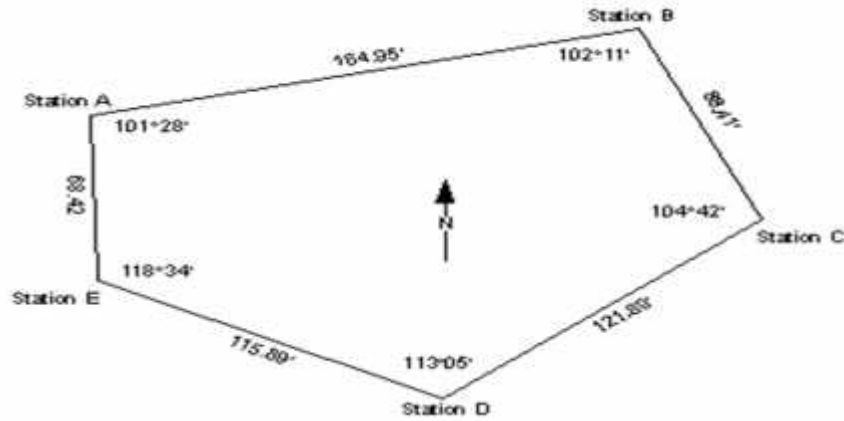
1- إذا بدأ في نقطتين معلومتين الإحداثيات وعاد وانتهى بنفس النقطتين يسمى

(closed looptraverse)

2- إذا بدأ في نقطتين معلومتين الإحداثيات وعاد وانتهى بنقطتين جديدتين معلومتين الإحداثيات أيضا يسمى

(Closed traverses or link traverses) وهذا النوع الذي قمنا باستخدامه في هذا المشروع .

(2-1).



(Closed traverse)² (1-2)

6-2 نظام تحديد الموقع بالأقمار الصناعية (GNSS³)

تعتبر الإشارات المرسله من الأقمار الصناعية في منظومة GNSS من الإشارات المعقدة للغاية، حيث أنها تستخدم تقنيات عديدة لتشكيل هذه الإشارات وإرسالها للمستقبلات الأرضية .

أن سبب التعقيدات في بنية إشارات أقمار GNSS هو أن هذه الإشارات يجب إرسالها من ارتفاع حوالي 20200 كم إلى سطح الأرض وبالتالي فإذا تم إرسال هذه الإشارات بالشكل المعتاد للمنظومات الأرضية فإنها ستصل إلى الأرض (إن وصلت) بإستطاعات منخفضة مقارنة مع منابع الضجيج الموجودة حول أجهزة الاستقبال وبالتالي لن تستطيع هذه الأجهزة استقبال المعلومات المفيدة من الأقمار ولن نستطيع تحديد إحداثياتها المطلوبة.

تستخدم هذه المستقبلات في أعمال المساحة العسكرية بكثرة حيث يتم مسح مناطق الأعمال المساحية القتالية وتحديد أهم نقاط العالم وإحداثياتها، وكذلك في المساحة المدنية من اجل مسح المدن والأراضي والطرق المختلفة.

ان هذه العملية ضرورية جدا لبناء نظام جغرافي جديد يسمى نظام المعلومات الجغرافية الذي أصبح ضروريا

أما في مجال قيادة الطائرات الحربية و المدنية فهي تستخدم في نطاق واسع خاصة أن هذه المستقبلات ذات حجم صغير الأمر المرغوب كثيرا على الطائرات حيث أن تقليل حجم الأجهزة المحمولة من أهم المتطلبات على انه يؤمن دقة عالية في المعلومات الملاحية التي يعطيها للطائرة و خاصة في مرحلة الهبوط والتي تتطلب دقة عالية للإحداثيات

³ Global Navigation Satellite System (GNSS)

الفصل الثاني : الاعمال المساحية والمضلعات

1-6-2 :

يتكون النظام من ثلاثة أجزاء رئيسية وهي :

*القمر الصناعي : وهو المسؤول عن إرسال الإشارات إلى سطح الأرض , وتدور الأقمار الصناعية في 20,200 كيلومتر تقريبا.

*المحطات الأرضية : وتقوم بعملية رصد ومراقبة حركة الأقمار الصناعية وإرسال التصحيحات اللازمة لتعديل مسار القمر الصناعي . يوجد محطات أرضية رئيسية وثانوية, وموزعة حول العالم كما في الشكل.



(2-2) : المحطات الارضية لنظام GPS الامريكي⁴

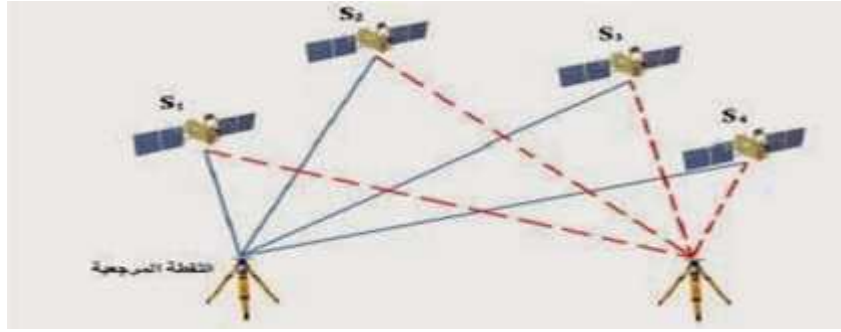
*جهاز المستخدم : وهو الجهاز الذي يقوم باستقبال الإشارات وتحليلها وقد يكون ذو استخدام عسكري أو مدني . وتفاوت دقة وتكلفة هذه الأجهزة مع التطبيق الذي تستخدم من اجله.

2-6-2 :

1- (Static Observations)

حيث يتم تثبيت المستقبل على النقطة المراد رصدها لفترة زمنية معينة حسب الدقة المطلوبة ، وطول خط القاعدة ما بين المستقبل والقاعدة المثبتة على نقطة معلومة الإحداثيات ، وكلما زاد طول الخط قلت الدقة وذلك لأن التصحيحات على القراءات التي ستؤخذ من القاعدة والتي تشمل (تصحيحات طبقات الغلاف الجوي – Ionosphere & Troposphere - و فرق الإحداثيات والتوقيت) تختلف من مكان لآخر وما زالت تعتبر هذه الطريقة أدق طرق الرصد وتستخدم في تحديد نقاط مرجعية جديدة للشبكات الجيوديسية وأنظمة الإحداثيات ، وكذلك في المشاريع التي تحتاج لدقة كبيرة ، ويتم معالجة البيانات واستخراج الإحداثيات في المكتب(Post-Processing)

⁴ : <http://www.gps.gov>



5. : (3-2)

2- الرصد الثابت السريع (Fast Static) :

تستخدم هذه الطريقة في حال كان طول خط القاعدة (Base-line) 8 كم وهذا يعتمد على طبيعة المنطقة والتغيرات في طبقات الغلاف الجوي ، وتتم مثل عملية الرصد الثابت التي تم ذكرها سابقا وفي أغلب الأوقات يكفي 20 دقيقة ، وقد تم استخدام هذه الطريقة في الرصد لتحديد نقاط الضبط للطريق

3- الرصد في الوقت الحقيقي (Real Time Kinematic-RTK):

تمتاز هذه الطريقة بأنه يمكن الحصول على الإحداثيات في الموقع على شاشة معالج البيانات ، وتستخدم في المشاريع التي لا تحتاج دقة كبيرة (ضمن مدى 3) معالجة البيانات لحظيا ومنها:

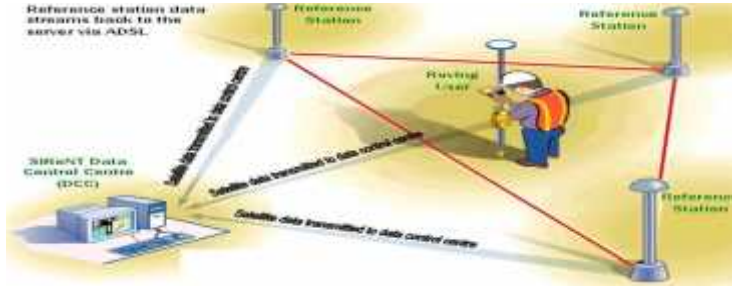
- معاملات التصحيح بالاعتماد على المساحة المغطاة (Area Correction Parameter (ACP):

يتم في هذه الطريقة توزيع مجموعة من القواعد على نقاط معلومة الإحداثيات ، بحيث تغطي كل واحدة مساحة محددة ، وفي حال تواجد الراصد في المساحة التي تغطيها القاعدة يتم إرسال التصحيحات له من أقرب قاعدة ، ويكون 30 .

- المحطة الافتراضية (Virtual Reference Station (VRS):

يستخدم هذا النظام مجموعة من القواعد الموزعة على شبكة تغطي المنطقة التي تخدمها ، حيث ترتبط جميعها بخادم واحد ترسل له التصحيحات في الوقت الحقيقي ، وعند بدأ المستخدم بالرصد يتم إرسال الموقع الأولي بدقة تصل 10 م ، ثم يتم استخدام معلومات التصحيحات من القواعد ويعمل مقارنة رياضية نسبية يتم تصحيح الموقع واعتباره المحطة الفرضية التي يبدأ النظام باعتمادها وقياس طول خط القاعدة منها وإرسال التصحيحات للمستخدم بناء عليها ، وتكمن فائدة هذا النظام في أنه يقلل طول خط القاعدة مما يقلل من الخطأ الناتج عن التغيرات في الغلاف الجوي. كما

الفصل الثاني : الاعمال المساحية والمضلعات



(4-2) : نظام المحطة الافتراضية⁶

7-2 طريقة التصحيح :

عند الرصد بطريقة الرصد الثابت السريع يلزم معالجة البيانات وتصحيح أخطاء القراءات للحصول على دقة عالية , وتتم عملية التصحيح بالاعتماد على مبدأ المربعات الصغرى Least squares هي طريقة إحصاء تهدف إلى تقدير خط انحدار الذي يؤدي إلى تقليل مجموع الانحرافات الرئيسية أو الأخطاء الواردة في النقاط التي تمت ملاحظتها في خط الانحدار أي يتم التقليل من مجموع مربعات الفروق بين القيم الفعلية والقيم المحسوبة. ويمكن القول أيضا إنها طريقة تقريب قياسية تستخدم لحل أنظمة المعادلات التي يكون فيها عدد المعادلات أكبر من عدد المتغيرات. " الصغرى " تعني بأن الحل الكلي يتجه نحو تصغير قيمة مجموع مربعات الخطأ الناتج عن حل كل معادلة⁷.
تتم عملية التصحيح بالاعتماد على المعادلات التالية :

$$X_B = X_A + X_{AB}$$

$$Y_B = Y_A + Y_{AB}$$

$$Z_B = Z_A + Z_{AB}$$

حيث أن النقطة A معلومة الإحداثيات والنقطة B يراد حساب إحداثيات , و X_{AB} هي الفرق بين إحداثيات النقطتين وهي قراءة جهاز تحديد الموقع .

* وفي هذا المشروع تم الاعتماد على تصحيحات الشبكة الرئيسية :

Point ,Code ,Easting ,Northing ,Latitude ,Longitude , EL I H ,Pole
H,PDOP,HDOP,2DCQ,1DCQ,Date,Time,GLONASS,GPS,Type of ref

. <http://www.sirent.inlis.gov.sg/body/technology.php> :

الفصل الثاني : الاعمال المساحية والمضلعات

1-7-2 الإحداثيات المصححة :

الجدول التالي يظهر القراءات التي تم رصدها في الميدان حيث تم رصد الإحداثيات بطريقة الرصد الثابت (Fast static).

ويمثل هذا الجدول الإحداثيات المصححة .

والتصححات المعتمدة كانت تصحيحات الشبكة حسب:

GNSS report / TIME obs 15 min / point / obs method (Fast static)

(1-2) إحداثيات نقاط الضبط

إحداثيات النقاط			
	Y=E (m)	X=N (m)	Elevation
Cp 1	155432.81	101231.80	873.62
Cp 2	155454.35	101127.70	866.37
Cp 3	155583.63	100945.86	855.10
Cp 4	155590.41	100421.07	830.02
Cp 5	155819.31	100388.50	821.13
Cp 6	156171.76	100209.89	806.96
Cp 7	156351.07	99745.33	781.59



: (5-2)



التصميم الهندسي للطريق

- 1-3 .
- 2-3 أسس التصميم الهندسي للطريق.
- 1-2-3 قطاع الطريق
- 2-2-3 حرم الطريق
- 3-2-3
- 4-2-3 تركيب المرور
- 5-2-3 السرعة التصميمية للطريق
- 6-2-3 عرض المسارب للطريق
- 7-2-3 الميول العرضية
- 8-2-3 الميول الطولية
- 9-2-3

10-2-3

11-2-3 اكتاف الطريق

12-2-3 الاطاريق

13-2-3 الجدران الاستنادية

3-3 المنحنيات.

1-3-3 المنحنيات الأفقية .

1-1-1-3-3 المنحنيات الدائرية البسيطة

2-1-1-3-3 المنحنيات الدائرية المركبة

3-1-1-3-3 المنحنيات الدائرية مكسورة الظهر

4-1-1-3-3 المنحنيات الدائرية العكسية

2-1-3-3 المنحنيات الانتقالية

2-3-3 المنحنيات الرأسية.

4-3 القوة الطاردة المركزية .

5-3 التعلية (Super Elevation) .

1-5-3 الطرق المتبعة في الرفع الجانبي للطريق (التعلية) .

6-3 تصريف مياه سطح الطريق.

التصميم الهندسي للطريق

1-3 :

مرحلة التصميم الهندسي من أهم مراحل تصميم أي طريق ، حيث تكون هذه المرحلة من التصميم في المكتب وتسير جنباً إلى جنب مع عمليات المسح والعمل الميداني ، كما يشمل التصميم الهندسي للطرق الأجزاء الظاهرة من الطريق ولذلك يجب أن يغطي هذا التصميم الميول سواء كانت طولية أو عرضية، والتصميم الأفقي والرأسي للطريق، ومسافات الرؤية والتوقف والتجاوز، وتصميم التقاطعات، ويجب أن يفي التصميم بالأمور المتعلقة بالسلامة المرورية على الطريق.

عند التصميم الهندسي يجب مراعاة مجموعة أمور من أهمها:

- 1- أن يأخذ التصميم جميع التغيرات المفاجأة على المنحنيات والمنحدرات .
- 2- شي مع حجم المرور المتوقع عليه وخاصة أوقات الذروة.
- 3- أن يكون التصميم اقتصادياً قدر الإمكان وأفضل ما يمكن.
- 4- أن يكون شامل للوسائل الضرورية من تخطيط وإشارات .

تتمثل عملية التصميم الهندسي للطريق في ثلاث أمور رئيسية وهي كالتالي:

- 1- لتصميم الأفقي للطريق (Horizontal Alignment).
- 2- التصميم الرأسي للطريق (Vertical Alignment).
- 3- التصميم العرضي للطريق.

2-3 أسس التصميم الهندسي للطريق:

- الطريق .
- حرم الطريق .
- (Traffic volume) .
- تركيب (Character of Traffic)
- السرعة التصميمية (Design speed) .
- عرض المسارب والطريق .
- الميول العرضية .
- الميول الطولية
- (Sidewalks) .
-
- أكتاف الطريق.
- الاطارييف .

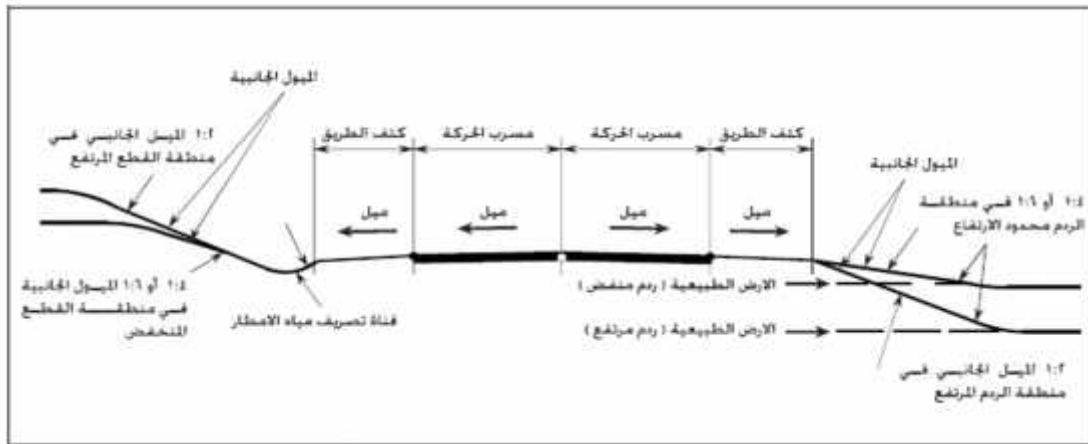
الفصل الثالث : التصميم الهندسي للطريق

• الجدران الإستنادية

عند التصميم الهندسي للطريق يجب مراعاة مجموعة أمور من أهمها:

1-2-3 الطريق :

يتم الاستفادة من الطريق من خلال تصميم المختلفة في قطاع الطريق , بحيث يتم تصميم الطريق التي تحوي عدد كبير من المركبات وذات السرعات العالية بحيث يتم زيادة عدد المسارب المرورية وعمل منحنيات ذات كبيرة نسبيا وتصميم المنحدرات الطولية بانحدار صغير , وكما يجب الاهتمام الطريق المتسعة وتخصيص حارات خاصة عند مناطق الدوران وعمل الجزر للفصل بين اتجاهات المرورية ، أما بالنسبة للشكل العام فيكون كالتالي :



(1-3) مقطع عرضي لطريق من حارتين¹

2-2-3 حرم الطريق :-

يجب أن يكون حرم الطريق متنوع بما فيه الكفاية ليشمل أجزاء القطاع جميعها با إلى عرض إضافي حيث أن العرض الإضافي يلزم لعدة استخدامات منها مسار للمشاة أو مسار لمستلزمات المرافق أو وضع العلامات الاسترشادية أو الإعلانات أو التشجير هذا بالإضافة إلى عرض قد يخصص للتوسع في الطريق مستقبلا وشراء حرم الطريق في مرحلة أفضل من نزع الملكية من أصحابها في المستقبل والجدول التالي يبين الطريق وعرض حرم الطريق

.AASHTO

¹ دليل المرورية فلسطين .

الفصل الثالث : التصميم الهندسي للطريق

(1-3) السرعة حسب تصنيف الطريق²

نوع الطريق	عرض حرم الطريق (م)
طريق من مسارين	36-22
طريق من ثلاث مسارات	42-30
طريق من أربع	93-37

3-2-3 :

هو عدد المركبات التي تمر عند نقطة معينة خلال فترة زمنية محددة. ولم يتم حسابه في المشروع لأن الطريق غير مؤهل .

4-2-3 تركيب المرور :-

هذا البند يعتمد على البند السابق ، هو عدد المركبات التي تمر عند نقطة معينة خلال فترة زمنية محددة. ولم يتم حسابه في المشروع لأن البلدية قد حددت عدد المسارب المطلوبة للطريق.

5-2-3 السرعة التصميمية للطريق :

هي أعلى سرعة ممكن أن تسير بها المركبة بشكل مستمر في الأوضاع الطبيعية للطريق (كثافة مرورية منخفضة وأحوال طقس عادية) ، وتعتبر السرعة التصميمية من أهم الأمور تدل على الخدمة التي يوفرها هذا الطريق. ويتم اختيار هذه السرعة بناء على عدة من أهمها:

- الاقتصادية.
- الطبيعة للمنطقة.
- درجة الطريق.
- .

أما بالنسبة للسرعة التقديرية للسرعة التصميمية فهي كالتالي:

² المساحة وتخطيط المنحنيات . د. يوسف صيام.

الفصل الثالث : التصميم الهندسي للطريق

(2-3) السرعة حسب تصنيف الطريق³

تصنيف الطريق	السرعة الدنيا	
طريق محلي (LOCAL)	30	50
طريق تجميعي (COLLECTOR)	50	60
شرياني -	80	100
	70	90
	50	60
طريق سريع	90	120

وهذا البند كما أسلفنا من قبل هو مهم جداً وذلك لأنه من خلاله يتم تحديد التقاطعات والمنحنيات وأقطارها وميل الطريق ومسافة الوقوف وعدد المسارب و عرض المسرب في الاتجاه الواحد وسعة الطريق وأمور أخرى.

- سوف تكون السرعة التصميمية (50 /) حسب النظام داخل حدود البلديات .

6-2-3 لطريق :

إن عرض المسرب الواحد يختلف حسب درجة و مستوى و نوعية الطريق ، حيث انه يلعب دورا كبيرا في سهولة القيادة و درجة الأمان على الطريق، فبعد رسم سطح الطريق يتم تحديد عرض هذا السطح حيث يجب أن لا يقل (3م) في جميع الأحوال. و في حالة الطرق السريعة يفضل أن يؤخذ عرض الحارة (3.75) لمرور عربات النقل و السرعة الكبيرة بشكل عالي، حيث كلما أردنا أن نزيد سرعة السيارات و الشاحنات التي تسير على المسرب توجب علينا أن نزيد عرض المسارب، بالإضافة إلى المسارب الأساسية في الطرق هنالك أنواع أخرى من المسارب و هي:

1. : هو مسرب جانبي تقوم السيارات بالتسارع فيه قبل الدخول إلى الطريق الرئيسي بحيث تصبح سرعتها فيه مماثلة ل سرعة السيارات في الطريق.
2. : هو مسرب جانبي تسلكه السيارات أثناء مغادرتها الطريق الرئيسي لتتمكن فيها من تخفيض سرعتها بدون أن تعرقل سير السيارات الموجودة على الطريق.
3. : هو مسرب إضافي في الطريق يخصص للشاحنات التي تسير ببطء أثناء صعودها تفسح المجال للسيارات التي خلفها لتجاوزها.

³المساحة وتخطيط المنحنيات . د. يوسف صيام.

الفصل الثالث : التصميم الهندسي للطريق

4. هو المسرب الأوسط اللازم للانعطاف يسارا أو لتجاوز السيارات ، و هناك المسرب المساعد و هو مجاور للمسرب الرئيسي و يساعد على تصريف السير.
5. وهو المسرب المخصص لوسائل النقل مثل الحافلات ،وذلك لتسريع النقل

7-2-3 الميول العرضية:

إن الميول العرضية يتم عملها للطريق من اجل تصريف المياه المتواجدة على سطح الطريق, حيث يجب عمل ميول عرضية من الجهتين بالنسبة لمحور الطريق و قد يعمل هذا الميل منتظما أو منحنيا على هيئة قطع مكافئ ، و في حالة وجود جزر وسطى فإن كل اتجاه يعمل بميل خاص كما لو كان من حارتين منفصلتين .

- سيتم التصميم على عرض المسرب الواحد يساوي (3) .

8-2-3 الميول الطولية :

في المناطق المستوية يتم التحكم في المناسيب عن طريق نظام صرف الأمطار ، أما في المناطق التي يكون فيها مستوى المياه مع مستوى الأرض الطبيعية فإن سطح الرصيف السفلي يجب أن يكون أعلى من مستوى المياه على الأقل (0.5) متر ، أما المناطق الصخرية فيقام المنسوب التصميمي بحيث تكون الحافة السفلية للأكتاف أعلى من منسوب (0.3) متر على الأقل وذلك لتجنب الحفر الصخري غير الضروري ويعتبر (0.25%) هو أقل ميل لصرف

9-2-3 :

يعد رصيف المشاة جزءا مهما من أجزاء التصميم في الطريق حيث يجب عمل الأرصفة في الطرق التي يتوقع أن تكون فيها الحركة المرورية للمشاة عالية , وينبغي إلا يقل عرض رصيف المشاة عن 1.5 متر , وحيث يصمم الرصيف ليراعي أمور السلامة للمشاة على الرصيف .

ويتوقف ذلك على عد :-

- وجود المساحة الكافية على جوانب الطريق .
-

حيث تفصل الأرصفة حركة المرور عن حركة المشاة وكما يستخدم كوسيلة لوضع الإشارات الضوئية والإشارات المرورية لتنظيم عملية المرور .



(2-3)) مدينة دورا(4

:

10-2-3

تقام الجزر الفاصلة من أجل فصل حركة المرور المعاكسة لتحقيق الأمان و السلامة، و جميع الطرق الحديثة

إن عرض الجزر الفاصلة يجب أن يكون كافي و ذلك من أجل تحقيق الغرض الذي من أجله أنشأت، و خاصة لتقليل تأثير الأضواء الصادرة من الاتجاه المعاكس ليلا، و كذلك حماية العربات المعاكسة من التصادم و لإتاحة التحكم في المناطق المسموح فيها الدوران في حالة التقاطعات السطحية، و يتراوح عرض الجزر بين (1.25-1.8) ليس من الضروري أن يكون هذا العرض ثابت على طول الطريق، وسيتم استخدام جزيرة وسطية في المشروع (1.50) .



(3-3) الجزيرة الفاصلة (شارع سنجر في مدينة دورا) 5

11-2-3 أكتاف الطريق :

تزود الطرق الخارجية بأكتاف جانبية تستخدم لتوقف المركبات بشكل طارئ و كذلك للمحافظة على طبيعة الأساس و السطح الخاصة بالطريق، و الحاجة للأكتاف و نوعها تتوقف على نوع الطريق و جسم و سرعة العربات و تركيب المرور و طبيعة المنطقة التي يمر فيها الطريق، و يتراوح عرض الكتف بين 0.6 م في الطرق الداخلية لحماية حواف الطريق ويفضل أن يكون بين (1.8-2.4)م، وللطرق التي تمر عليها الشاحنات والطرق السريعة يكون بعرض 3 و يفضل أن يكون 3.6 ستنادية يجب أن يبعد الجدار عن نهاية كتف الطريق بمقدار 0.6 م ، و يجب أن تزود الأكتاف بميول عرضيه كافية لتصريف المياه من الطريق، و لكن يجب أن لا يزيد هذا الميل عن الحد الذي قد يسبب خطورة على المركبات التي تتوقف على الطريق، حيث يوجد عدة أنواع من أكتاف الطريق فمنها أكتاف ترابية أو خرسانية أو أسفلتية و يختلف نوع سطحها حسب سطح الطريق الرئيسي.

فوائد الأكتاف للطريق :-

1. شعور السائق بالأمان و حماية السيارات عندما تنجح عن مسارها بسبب السير بسرعات عالية.
2. تساعد على تصريف المياه عن سطح الطريق .
3. تستعمل الأكتاف لتوسيع الطريق في المستقبل.
4. لمنع انهيار جسم الطريق كما تصلح لوضع الإشارات عليها.
5. تساعد في عمل الطريق بطاقته الاستيعابية الكاملة لأن السرعة عليه تصبح منتظمة كون الشعور بالأمان

الفصل الثالث : التصميم الهندسي للطريق

- سيتم تصميم الأكتاف بعرض (2.25) .



(4-3) أكتاف الطريق (شارع في مدينة دورا) 6

12-2-3 الأطاريف :

يتأثر السائقين كثيراً بنوع الاطاريف ومواقعها، وبالتالي فإن ذلك يؤثر على أمان الطريق والارتفاع به الأطاريف في تنظيم صرف المياه، ولمنع السيارات من الخروج عن الرصف في النقط الخطرة، وهي تحدد حافة الرصف وتحسن الشكل النهائي للطريق، كما أنها عامل في تجميل جوانب الطرق، كما تقوم الاطاريف غالباً بغرض أو أكثر من هذه الأغراض. وتستخدم في داخل التجمعات السكانية لتحديد الرصيف الخاص بالمشاة ، كما أن هناك بعض الحالات في الطرق الخلوية يجب أن يعمل لها الأطاريف، وهناك نوعان رئيسيان من الاطاريف، كل منهما له عدة أشكال وتفصيلات تصميمية:



(5-3) الأطاريف (شارع مدرسة صلاح الدين في مدينة دورا) 7

الفصل الثالث : التصميم الهندسي للطريق

أما أنواعها فهي:

- 1- **الأطراف الحاجزة:** هي ذات وجه جانبي حاد الميل ومرتفع نسبيا وهي مصممة لمنع المركبات من الخروج عن الرصف ، ويكون ارتفاعها (15-23) فيها قليلة لحماية المسارها .



(6-3) **الأطراف الحاجزة** (من أمام منتزه بلدية دورا)⁸

- 2- **الأطراف الغاطسة:** وهي مصممة بحيث يسهل على المركبات تجاوزها دون ارتجاج أو إخلال بالقيادة ، ويكون ارتفاعها (10-15) سم وميل الوجه 1:1 ، وتستخدم في الغالب في الجزر الوسطية وفي التقسيم القنواطي في التقاطعات.



(7-3) **الأطراف الغاطسة** (شارع سنجر في مدينة دورا)⁹

⁷ بلدية دورا .
⁸ بلدية دورا .
⁹ فريق العمل .

13-2-3 الجدران الاستنادية :

إن إنشاء الجدران الاستنادية على جوانب الطرق يكون بناء على عوامل تحتم علينا إنشاؤها في تلك المناطق، حيث انه إذا كان حرم الطريق ضيق و كانت التربة لا تستطيع الثبات على ميل شديدة الانحدار فإنه لا بد من استعمال الاستنادية الانهيار تالي منعها من الخروج عن حدود الطريق، و يكون هذا ضروريا بشكل خاص في مناطق المدن حيث تكون الأراضي مرتفعة الثمن و كذلك يكون وجود الجدران الاستنادية مهم عندما يكون هناك نية للبناء على جوانب الشوارع أو عند احتمال وقوع انهيارات على جوانب الطريق، و يتطلب الأمر حماية الشوارع من المياه، و يتم إنشاء الجدران الاستنادية من الخرسانة المسلحة ، حيث يصمم أساس الجدار بعرض كاف يتناسب مع قوة التحمل للتربة المبني عليها و يعلو الأساس جدار بعرض كاف تمكنه من مقاومة قوة دفع التراب الذي يسند، أو من القلاع الحجرية إذا كانت متوفرة، و يكون إنشائها باهض الثمن لذلك يجب إجراء دراسة للمنطقة المراد إنشاء جدار استنادي عليها و تحديد مدى أهمية وجود الجدار في تلك المنطقة.



(8-3) الجدران الاستنادية¹⁰

¹⁰<http://mjt-tarawneh.com>

3-3 المنحنيات

في الوضع الطبيعي يجب أن تكون الطريق مستقيمة قدر الإمكان والابتعاد عن المنحنيات ، لكن هذا الأمر واقعيًا غير موجود ، فمن غير الممكن الحصول على طريق مستقيم تماما وخالي من المنحنيات ، وذلك بسبب طبيعة المكان حيث كما ذكرنا سابقا إلى أننا نهدف إلى الوصول إلى القدر الأعلى من الأمان بأقل تكلفة اقتصادية ، ومن هنا جاءت حاجة الملحة إلى وجود هذه المنحنيات.

من الممكن أن تكون المنحنيات منقسمة إلى:

1. منحنيات في الاتجاه الأفقي.

2. منحنيات في الاتجاه الرأسي.

حيث يكون لكل نوع منهما حاجة وظروف لاستخدامه.

3-3-1 المنحنيات الأفقية:

الهدف من استخدام المنحنيات الأفقية هو
الاتجاهات
الخطوط المستقيمة
أنواع المنحنيات:-

المستقيمة بعضها بشكل تدريجي لتفادي التغيرات
من المنحنيات التي يمكن استخدامها في وصل
للسائقين، وهناك

• المنحنيات الدائرية.

• المنحنيات الانتقالية .

3-3-1-1 المنحنيات الأفقية الدائرية :

وتنقسم إلى أربعة أقسام رئيسية :

1- المنحنيات الدائرية البسيطة Simple Circular Curves.

2- المنحنيات الدائرية المركبة Compound Circular Curves.

3- المنحنيات الدائرية مكسورة الظهر Broken-Back Circular Curves.

4- المنحنيات الدائرية العكسية Reversed Circular Curves.

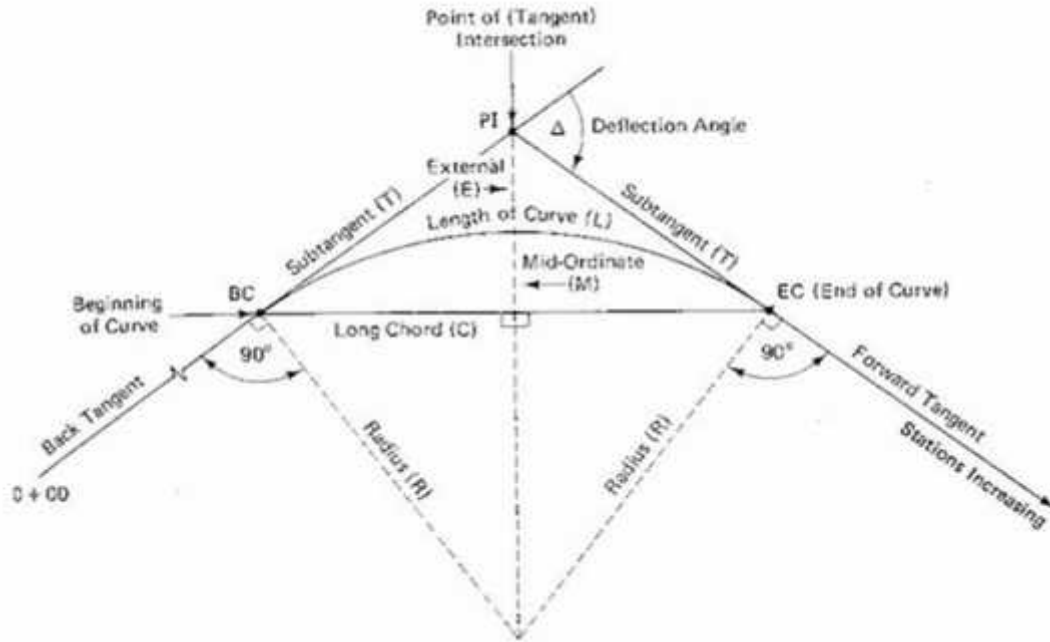
3-3-1-1-1 المنحنيات الدائرية البسيطة (Simple Circular Curves) :

عناصر المنحنى الدائري البسيط:-

• نقطة تقاطع المماسين (PI).

الفصل الثالث : التصميم الهندسي للطريق

- زاوية الانحراف () Deflection Angle:
- وتساوي الزاوية المركزية المنشأ عليها المنحنى الدائري.
- المماسين (T) The Two Tangent:
- حيث يسمى المماس على الجانب الأيسر لنقطة التقاطع PI بالمماس الخلفي، والمماس على الجانب الأيمن بالمماس
- نقطة بداية المنحنى (PC) Point of Curvature.
- نقطة نهاية المنحنى (PT) Point of Tangency.
- الخط المستقيم الذي يصل بين نقطتي تماس و يطلق عليه الوتر الطويل (LC).
- Radius (R).
- Length of curve.(L)
- المسافة الخارجية (E), External Distance, وهي عبارة عن المسافة بين (PI) وبين منتصف المنحنى
- سهم القوس (M) Middle Ordinate, وهي المسافة بين نقطة منتصف المنحنى وبين نقطة
- الطويل.
- مركز المنحنى ونرمز له (O).



الفصل الثالث : التصميم الهندسي للطريق

(9-3) عناصر المنحنى الدائري البسيط 11

أما بالنسبة لمعادلات المنحنى الدائري البسيط فهي:

$$1- T (\quad) = R \tan \frac{\Delta}{2} \dots\dots\dots 3.1$$

$$2- E (\text{المسافة الخارجية}) = R(\sec \frac{\Delta}{2} - 1) \dots\dots\dots 3.2$$

$$3- M (\text{سهم القوس}) = R(1 - \cos \frac{\Delta}{2}) \dots\dots\dots 3.3$$

$$4- LC (\text{الوتر الطويل}) = 2R \sin \frac{\Delta}{2} \dots\dots\dots 3.4$$

$$5- L (\quad) = \frac{\pi R \Delta}{180} \dots\dots\dots 3.5$$

أما تصميم المنحنيات على التقاطعات حسب (AASHTO 2004):

(3-3) أنصاف أقطار الدوران بالنسبة لنوع الطريق¹²

Position	R-Normal	R-Min
Garage Entrance	6.0	5.0
Local Roads	6.0	5.0
Collecting Roads	8.0	6.0
Major Roads (Urban)	10.0	8.0
Major Roads(Rural)	20.0	10.0

أما الحد الأدنى لأنصاف الأقطار فهي:

13

(4-3)

65	55	48	40	32	25	(/)
0.17	0.18	0.20	0.23	0.27	0.32	
0.09	0.08	0.06	0.04	0.02	0.01	ميلان السطح
140	100	75	50	30	15	()

¹¹ المساحة وتخطيط المنحنيات.

¹² AASHTO (2004).

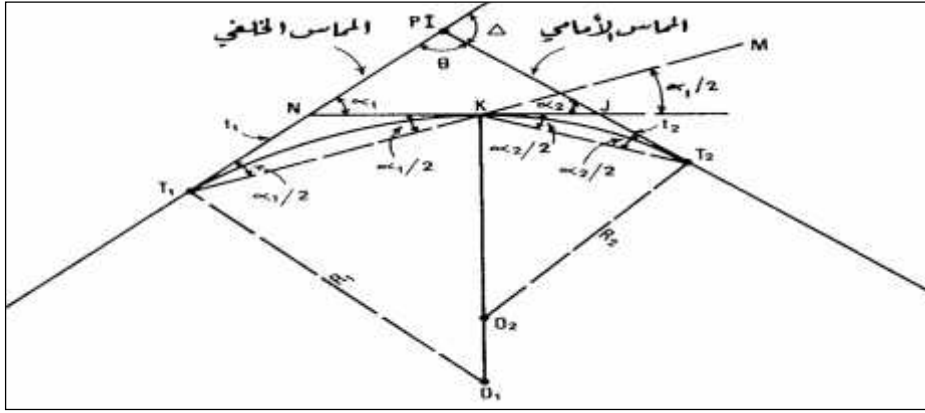
¹³ AASHTO (2004).

2-1-1-3-3 المنحنيات الدائرية المركبة Compound Circular Curves

يتألف المنحنى المركب من منحنيين أفقيين (أو أكثر) متتابعين بحيث تكون نقطة التماس الثانية للمنحنى الأول هي نفسها نقطة التماس الأولى للمنحنى الثاني تحت الشروط التالية:-

1. أنصاف أقطار هذه المنحنيات الدائرية مختلفة.
2. المنحنيات متماسة عند نقاط اتصالها ببعضها.
3. جميع مراكز هذه المنحنيات الدائرية في جهة واحدة.

✓ :-



14 (10-3)

- نقطة تماس المنحنى المركب مع المستقيم أو المماس الخلفي (Back Tangent) ويرمز لها بـ T1.
- نقطة التقاء أو تماس المنحنيين الدائريين المشكلين للمنحنى المركب ويرمز لها بـ K.
- نقطة تماس المنحنى المركب مع المماس الأمامي ويرمز لها بـ T2.
- نقطة تقاطع المماس الخلفي مع المماس المشترك ويرمز لها بـ N
- نقطة تقاطع المماس المشترك مع المماس الأمامي ويرمز له بـ J.
- (والخلفي) ويرمز لها بـ PI.
- في أو الأيسر ويرمز له بـ O2.
- مركز المنحنى الدائري الأمامي أو الأيمن ويرمز له بـ O2.
- زاوية انحراف المماسين الخلفي والأمامي ويرمز لها بـ .

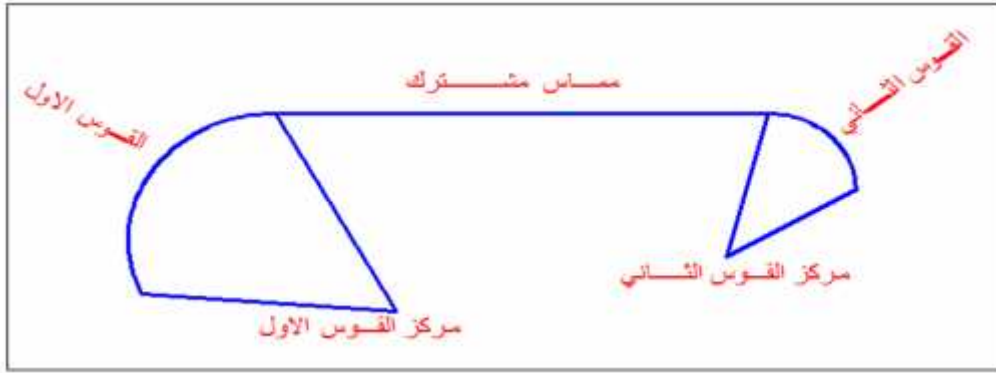
¹⁴ المساحة وتخطيط المنحنيات.

الفصل الثالث : التصميم الهندسي للطريق

- زاوية انحراف المماسين الخلفي والمشارك ويرمز لها بـ α_1 .
- زاوية انحراف المماسين المشارك والأمامي α_2 .
- المماس ويرمز له بـ (t_1) وهو يساوي NK .
- الطول المشارك من المماس الأمامي مع المماس المشارك ويرمز له بـ (t_2) وهو يساوي JK .
- الأيسر ونرمز له بـ R_1 .
- نصف قطر المنحنى الثاني أو الأيمن R_2 .

3-1-1-3-3 المنحنيات الدائرية مكسورة الظهر Broken-Back Circular Curves :

يطلق هذا الاسم على الجزء المكون من منحنيين دائريين مركزيهم في جهة واحدة ومتصلين ببعضهما بواسطة مماس مشترك واحد وقصير يقل طوله عن ثلاثين متراً، والشكل التالي يبين عناصر المنحنى المكسور الظهر.



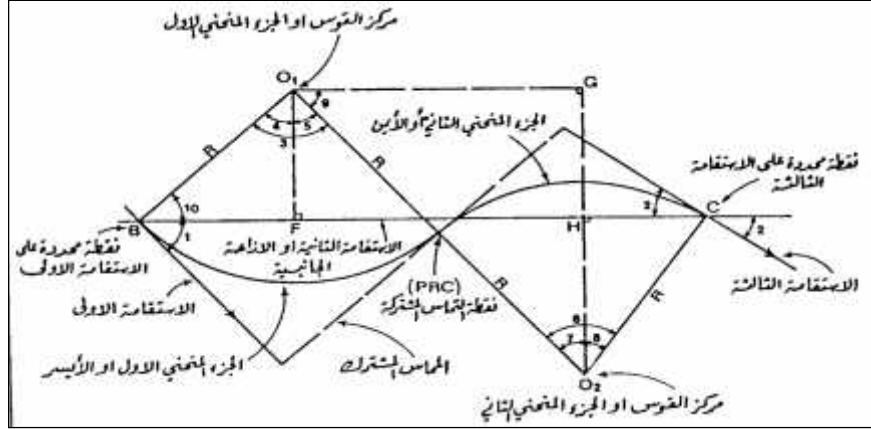
الظهر 15

(11-3)

4-1-1-3-3 المنحنيات الدائرية العكسية Reversed Circular Curves :

ويتألف من منحنيين دائريين باتجاهين متعاكسين يفصل بينهما مماس صغير تحت الشروط التالية:-

- مراكز الانحناء ليست في جهة واحدة.
- أنصاف أقطار هذه الأقواس قد تكون متساوية أو مختلفة.
- متماسة عند نقطة اتصالها ببعضها.



16 (12-3)

2-1-3-3 المنحنيات الانتقالية (Transitions Curves) :

المنحنى المتدرج هو المنحنى الرياضي الذي يتغير فيه مقدار القطر بشكل مستمر وتدرجي على طول المنحنى. وفي العادة يبدأ بنصف قطر كبير لا متناهي وينتهي بنصف قطر محدود. تستعمل المنحنيات المتدرجة في مشاريع الطرق والسكك الحديدية لوصل أجزاء الطريق ببعضها بشكل تدرجي وسهل يؤمن الراحة والسلامة ويمكن أن تتم عملية الوصل في الغالب وفق ما يلي:-

- منحنى متدرج يصل بين مستقيم وقوس دائري ذي نصف قطر معين.
- منحنى متدرج يصل بين مستقيم ومنحنى مركب.
- منحنى متدرج يصل بين منحنين دائريين بسيطين.
- منحنى متدرج يصل بين منحنين دائريين مركبين.

ويتم حساب طول المنحنى الانتقالي من خلال المعادلة التالية:

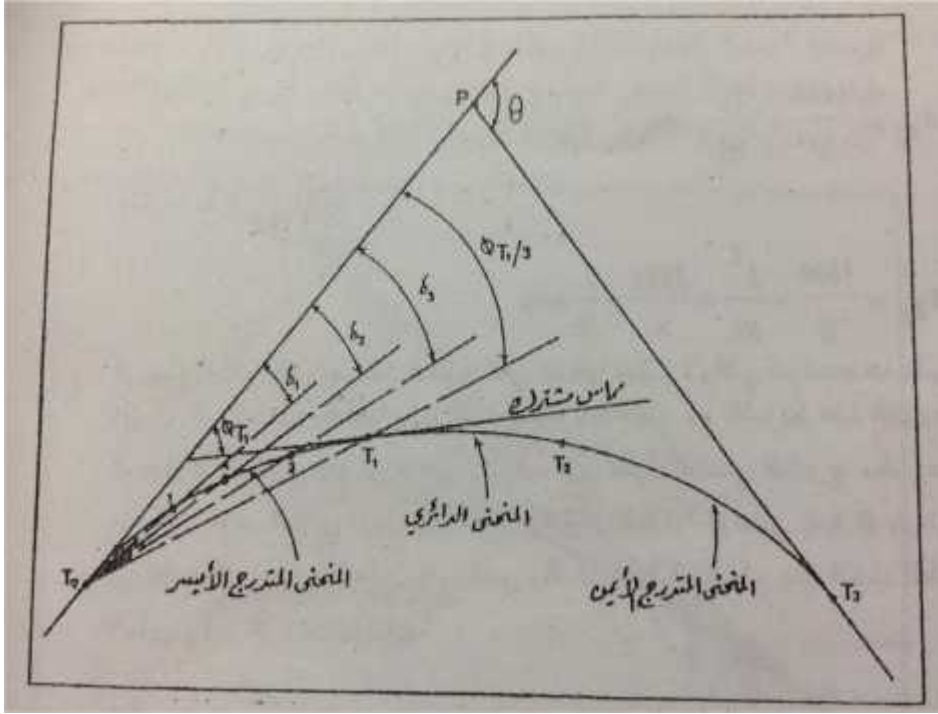
$$L = \left(\frac{v^3}{a \cdot R} \right) \dots \dots \dots 3.6$$

$$= L$$

$$= V \text{ السرعة التصميمية (كم/ ساعة)}$$

¹⁶ المساحة وتخطيط المنحنيات.

$$\begin{aligned} &= R \\ &= a \end{aligned} \quad \text{معدل التغير في التسارع القطري (م/ث³)}$$



17

(13-3)

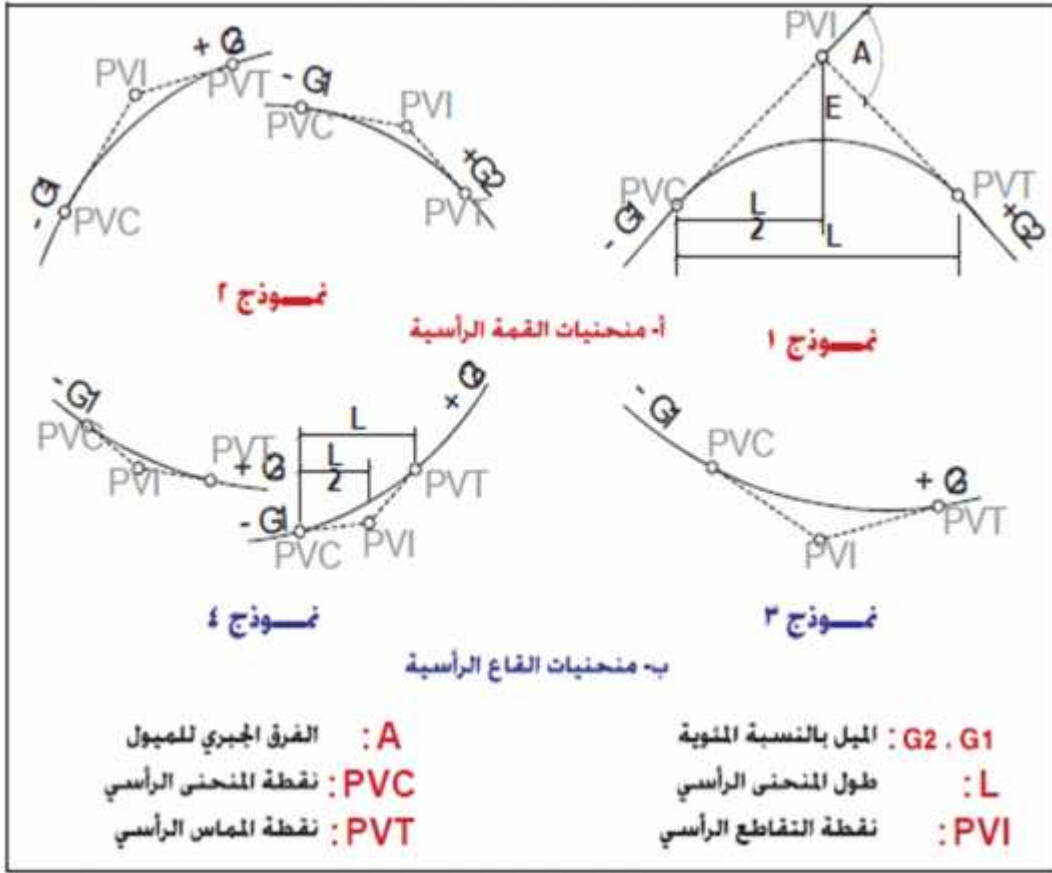
2-3-3 المنحنيات الرأسية:

- هو ذلك المنحنى الذي من خلاله يتم الانتقال من منسوب الى منسوب آخر ، حيث يتم تحديد ارتفاع الأرض الطبيعية والميل الجديد المطلوب إنشاءه ، وعند عمل وإنشاء المنحنى الرأسي يجب مراعاة تحقيق هذه الشروط:
1. تحقيق شرط الرؤية ، بحيث يستطيع السائق رؤية السيارات أو العوائق التي أمامه.
 2. أن يكون تدريجياً سهلاً.

المنحنى الرأسي إما أن يكون منحنى على شكل استدارة علوية (محدب) أو منحنى على شكل استدارة سفلية (مقعرج):

¹⁷ المساحة وتخطيط المنحنيات.

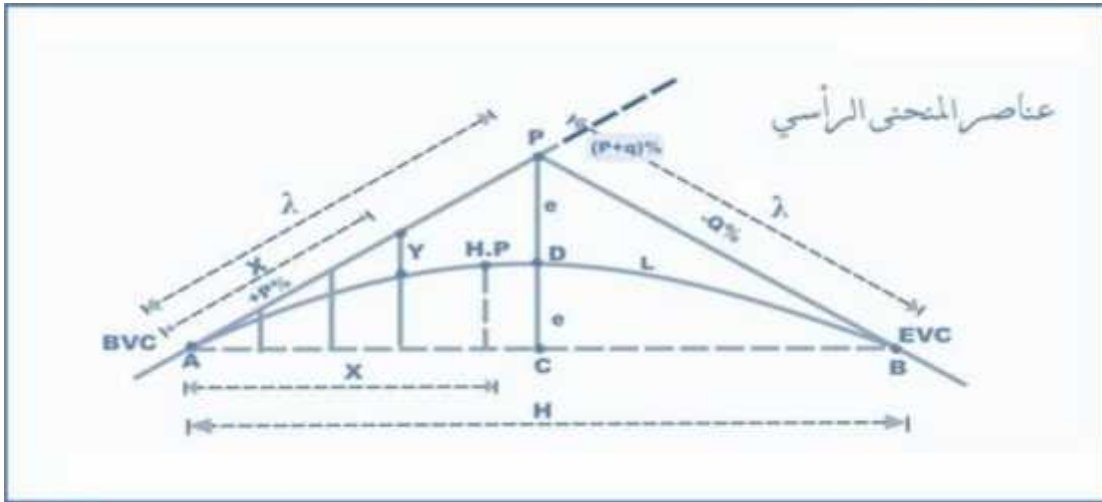
الفصل الثالث : التصميم الهندسي للطريق



18

(14-3)

:



19

(15-3)

¹⁸ صندوق تطوير و إقراض البلديات .
¹⁹ المساحة وتخطيط المنحنيات.

الفصل الثالث : التصميم الهندسي للطريق

- بداية المنحنى الرأسي : BVC.
- نسبة الميل : p q .
- نقطة تقاطع المنسويين : PI.
- نهاية المنحنى الرأسي : EVC.
- المسافة الخارجية المتوسطة : e.
- H :
- الطول الأفقي إلى النقطة الأفقية على المنحنى الرأسي : X.

:

-1 L يساوي مجموع طولي المماسين الخاصين بهذا المنحنى ، حيث يكون طول المماس

الخلفي يساوي l_1 وطول المماس الامامي يساوي l_2

$$L = l_1 + l_2 \dots\dots\dots 3.7$$

-2 الخط الرأسي المار من نقطة تقاطع المماسين ينصف الوتر AB ويكون PD ، بحيث أن $PD = e = DC$ حيث C حيث تقاطع الخط الرأسي من المنحنى وهذه النقطة أعلى أو أخفض نقطة في المنحنى في حالة المنحنيات المتناظرة.

-3 AB يساوي مسقطه الأفقي H ، ويساوي مجموع المماسين:

$$AB = H = 2 \cdot l = L \dots\dots\dots 3.8$$

-4 A

() B () :

$$y = ax^2 \dots\dots\dots 3.9$$

عندما يكون المماسان في اتجاهين مختلفين:

$$a = \frac{p+q}{4001} x^2 \dots\dots\dots 3.10$$

عندما يكون المماس :

$$a = \frac{p-q}{4001} x^2 \dots\dots\dots 3.11$$

: e

عندما يكون المماس في اتجاهين مختلفين:

$$e = \frac{p+q}{400} l \dots\dots\dots 3.12$$

عندما يكون المماس في اتجاه واحد:

$$e = \frac{p-q}{400} l \dots\dots\dots 3.13$$

الفصل الثالث : التصميم الهندسي للطريق

$$y = e \frac{x^2}{y} \dots\dots\dots 3.14$$

(5-3) قيمة الثابت k في المنحنيات الرأسية 20

Speed	AASHTTO2004	
	K(crest)	K(sag)
kph		
20	1	3
30	2	6
40	4	9
50	7	13
60	11	18
70	17	23
80	26	30
90	39	38
100	52	45
110	74	55
120	95	63
130	124	73

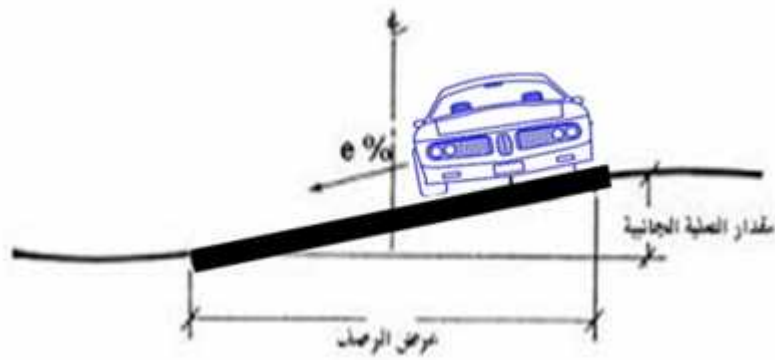
$$K = \frac{\text{length}}{|p - q|} \dots\dots\dots 3.15$$

هذه النسبة تقريبية ولكن عمليا يؤخذ بها في تصميم الطرق السريعة والحضرية وهي تـ
 فكلما زادت قيمـ K يصبح المنحنى الرـ
 والخلفي يتم حساب طول المنحنى الـ
 بمعرفة قيمة الانحناء
 الميل
 (3.15) .

²⁰ AASHTO (2004).

4-3 الطاردة المركزية :-

وهي تعرف بالقوة التي تساعد المركبة للخروج من مسارها في حالة دخولها للمسار المنحني حيث تكون قيمتها تساوي الصفر عندما تكون قيمة نصف قطر المنحى تقترب من اللانهاية أي عندما يكون مسار الطريق مستقيما , وحتى تمنع تغير قيمة القوة الطاردة المركزية من قيمة صغرى (صفر) إلى قيمة عالية بشكل مفاجئ إلى استخدام المنحنيات المتدرجة والتي تشكل حلقة وصل بين الجزء المستقيم والجزء المنحني من الطريق , وبالتالي نعمل على امتصاص القوة الطاردة المركزية بشكل تدريجي ومنع خروج المركبة من مسربها .



(16-3) تأثير القوة الطاردة المركزية على المركبات 21

حيث أن :

- p : القوة الطاردة المركزية التي تؤثر على العربة أثناء سيرها.
- w :
- m :
- v :
- R :
- g: تسارع الجاذبية الأرضية.

والعلاقة الرياضية التي تربط ابقة مع بعضها البعض هي :

$$P = \frac{wv^2}{gR} = \frac{mv^2}{R} \dots\dots\dots 3.16$$

يمكن كتابة العلاقات الرياضية التالية:

$$\tan r = P_1 = \left(\frac{mv^2}{r} \right) / (mg) = \frac{v^2}{gr} \dots\dots\dots 3.17$$

²¹<http://masrmotors.com>

الفصل الثالث : التصميم الهندسي للطريق

حيث أن:

r : نصف قطر المنحنى المتدرج في إحدى نقاطه.

P_1 : الميل العرضي لسطح الطريق ضمن الجزء الخاص بالمنحنى المتدرج.

: الزاوية الراسية.

5-3 التعلية (Super Elevation) :

التعلية هي عملية جعل الحافة الخارجية للطريق أعلى من الحافة الداخلية، وذلك من أجل تفادي القوة الطاردة المركزية التي تتسبب في انزلاق المركبة وقد تؤدي إلى انقلابها، وقيمة هذا الميل الجانبي للطريق تتراوح من 4% - 8% حسب الأنظمة المختلفة المعمول بها في كل دولة .
ويمكن حساب قيمة التعلية وفقا للمعادلات :

$$e + f = \frac{V^2}{gR} = e + f = \frac{(0.75 \times v)^2}{127 \times R} \dots\dots\dots 3.18$$

حيث أن:

R : هي نصف القطر الدائري بالمتر.

v : هي سرعة المركبة بـ كم/ ساعة، و هنا ضربنا السرعة بـ 0.75 بسبب أن الطريق مختلطا (تسير عليه جميع).

e : أقصى معدل رفع جانبي بالمتر (ارتفاع ظهر المنحنى).

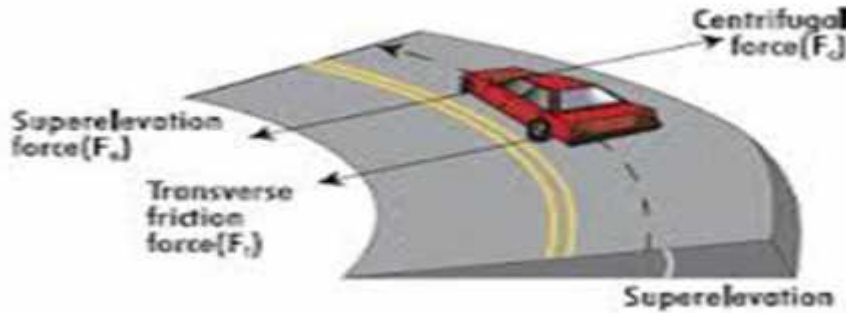
f : هي معامل الاحتكاك الجانبي، وأقصى قيمة يمكن قبولها هي 0.16، فإذا كانت قيمة f أكبر من قيمة $f \max$

فإننا نقوم بتثبيت قيم e و f عند قيمهم القصوى، ونحسب بالاعتماد عليهما قيمة السرعة المسموح بها، و

يتم تحديد السرعة على أساس قيمة f التي يتم حسابها من :

$$V = \sqrt{[127R(e \max + f \max)]} \dots\dots\dots 3.19$$

والشكل التالي يظهر تطبيق التعلية على المنحنيات:



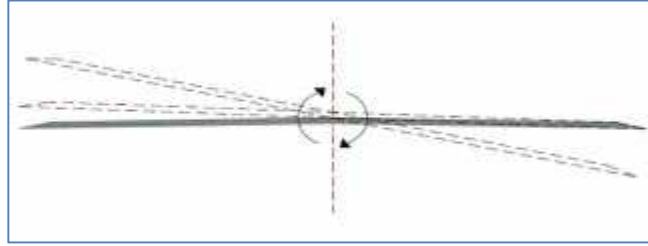
(17-3) التعلية على المنحنيات 22.

²²<http://www.arab-eng.org>

1-5-3 الطرق المتبعة في الرفع الجانبي للطريق (التعلية) :

▪ الطريقة الأولى :

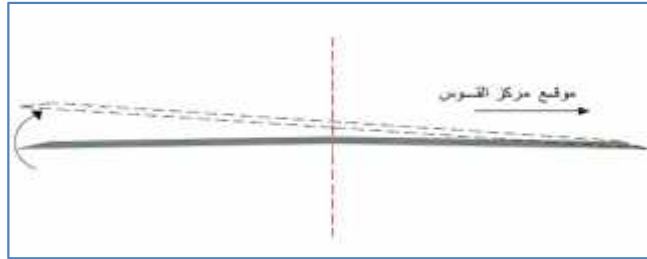
- في هذه الطريقة يبقى محور الطريق ثابت لا يتغير ويبقى الجانب . من الطريق ثابت .
- رفع جانب الطريق حتى يتساوى جانبي الطريق وبعد ذلك يستمر جانب الطريق بالارتفاع و يبدأ حتى يتحقق الميلان المطلوب ، وبعد الانتهاء من المنحنى تعود العملية عكسية حتى يعود الشارع وضعه الطبيعي و هو بميول 2% تقريبا لتصريف مياه سطح الطريق ، وهذه الطريقة التي سيتم استخدامها في المشروع .



23. (18-3)

▪ الطريقة الثانية :

- في هذه الطريقة يبقى احد جانبي الطريق ثابتا وليس المحور ، حيث يتم تثبيت احد جانبي الطريق ونعمل على من الطريق حتى يساوي ارتفاع الجانب من الطريق وبعد ذلك نستمر في رفع جانبي الطريق للوصول الميلان المطل .



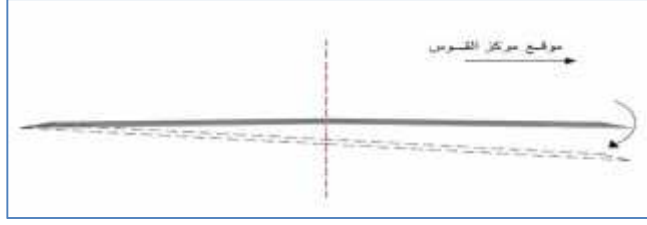
(19-3) الدوران حول الحافة الداخلية 24

▪ الطريقة ا :

- في هذه الطريقة نعمل على انخفاض كامل سطح الطريق والدوران حول الحافة الخارجية حتى يصبح سطح الطرق الميلان المطلوب .

²³<http://www.arab-eng.org>

²⁴<http://www.arab-eng.org>



(20-3) الدوران حول الحافة الخارجية 25

6-3 تصريف مياه سطح الطريق :

هي عن تصريف المياه من سطح الطريق (المياه السطحية) . المياه . من السيول ، حيث نعمل على التخلص من هذه المياه و تحديد مسارها وذلك منها فيما بعد.

▪ أهمية تصريف المياه :

إن بقاء الماء فوق سطح الطريق يسبب خطرا كبيرا سواء على حياة الناس (حيث يؤدي السيطرة على السيارات) على بنية الطرق (حيث بقاء الماء على سطح الطريق سيؤدي تفكك جزيئات سهلة الاقتلاع و مع مرور المركبات فوق هذا السطح سيؤدي ذلك

الذي يؤدي وهي التي تشكل طبقة حيث التربة تكون قوية جدا وهي جافة وضعيفة وهي رطبة الذي يؤدي وبالتالي انهيار الشارع والذي يصبح غير صالح .

وبذلك تظهر أهمية تصريف المياه في المحافظة على حياة الناس و بنية الطريق و استمراريته لمدة .



التقاطعات المرورية

. 1-4

2-4 تعريف التقاطعات المرورية.

3-4 أنواع التقاطعات المرورية .

. 1-3-4

2-3-4 الشكل البسيط.

3-3-4 3 الشكل البسيط لتقاطع على شكل مصلب (+).

. 4-3-4

. 5-3-4

الفصل الرابع : التقاطعات المرورية

6-3-4 التصميم الهندسي للدوار .

4.4 المعايير الاساسية التي تؤخذ بعين الاعتبار عند تصميم التقاطعات المرورية .

. 5-4

اختيار التقاطع. 6-4

. 7-4

. 8-4

في عملية انشاء اي طرق يجب دراسة مدى الفائدة التي تقدمها الطريق للمنطقة التي تمر بها والمناطق المجاورة ، وعند دراسة الطريق لابد من دراسة مسار الطريق بشكل مفصل ودراسة الطريق من خلال الموقع ضمن شبكة الطرق التي تشكل شريان رئيسي لكل منطقة .

ان الترابط بين الطرق يشكل شبكة تسهل عملية التنقل من مكان الى آخر ، ومن هنا يأتي الدور الرئيسي للتقاطعات المرورية في تسهيل عملية الانتقال ويجب ان جعل هذه التقاطعات آمنة ومنظمة .

اطعات المرورية يتم دراستها بشكل دقيق ومفصل لانها تعتبر من اهم الدراسات في اي مشروع لانها هي التي تجمع الحركة المرورية بين اي طريقين منفصلين ، وبناء على انها تجمع الطرق ببعضها فانه يتم دراستها من عدة جوانب حيث تتضمن عدم وقوع حوادث سير وعدم حدوث خنقة مرورية والعديد من الامور ذات الاهمية لاي تقاطع .

وبناء على هذا فانه نحتاج الى تقاطع مروري على نفس المستوى في المشروع الذي تم طرحه في المناطق التي تصل طرق رئيسة وفرعية بالطريق المراد عمل تصميم له ، وسوف يتم التطرق في موضوع التقاطعات المرورية الى عدة امور مهمة يجب ان نأخذها بعين الاعتبار في اي تقاطع مروري وسيتم التركيز الاكبر على النوع الذي يلزم العمل عليه في هذا المشروع وهو التقاطع على نفس المستوى .

2-4 تعريف التقاطعات المرورية :-

هو المنطقة التي يلتقي فيها طريقان أو أكثر على نفس الارتفاع أو على ارتفاعات مختلفة و أجزاء حرجة من شبكة الطرق من حيث السعة المرورية وذلك بسبب تركيز أحجام المرور المختلفة وما يرافق ذلك من إعاقة لحركة المركبات وزيادة احتمال وقوع الحوادث.

كما يمكن تعريف التقاطع المروري :-

هو المنطقة	طريقين	معرضه	إتجاهات الحركة
المروريه	.		

3-4 التقاطعات المرورية:-

-1

2- تقاطعات بمستويين أو أكثر (عدة مستويات) .

وهو نقطة تلاقي طريقين او :

1- تقاطع محكوم باشارة مرورية ضوئية .

2- تقاطع محكوم باشارة مرورية حق الاولوية .

وتتميز هذه التقاطعات على انها بسيطة ورخيصة التكاليف وغير معقدة ، وتحتوي بعض الخطوط التي تحدد الطرق واشارة قف لتوضيح اولوية على الطريق الرئيسي ، واذا كانت كلتا الطريقين المتقاطعين ثانويتين او فرعيتين فانه يتم تحديد الاولوية لاي منهما ولايتم فصل السير المتجه الى اليمين عن المتجه الى اليسار او عن السير المتجه الى الامام ، واذا كانت كلتا الطريقين رئيسيتين فانه يستخدم الاشارات الضوئية ، ويتم تطوير هذا النوع من التقاطعات حسب الاحجام المرورية واهمية التقاطع ، وسنبين بعض انواع التقاطعات على نفس المستوى :-

1- البسيط .

2- الشكل البسيط على شكل مصלב (+) .

3- .

4- .

2-3-4 الشكل البسيط :-

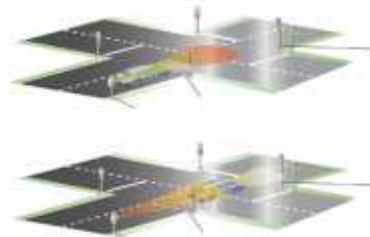
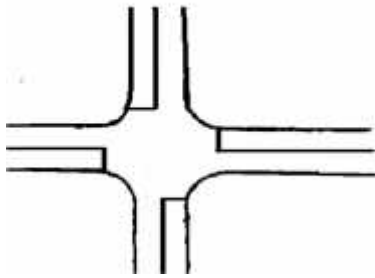
هو التقاطع الذي تبقى فيه المسارب بعرض ثابت سواء في الطريق الرئيسي او الفرعي .

وخطورة هذا النوع من التقاطعات تكمن في ان السيارات ستضطر الى تخفيف سرعتها كثيرا عند محاولة

الدوران الى اليمين او الى اليسار وهذا الدوران بحد ذاته يسبب خطورة على باقي المركبات .

وتستخدم هذه التقاطعات عندما تكون السرعة اقل من 80 كم/ساعة ومن الممكن ان تكون هذه التقاطعات بزوايا

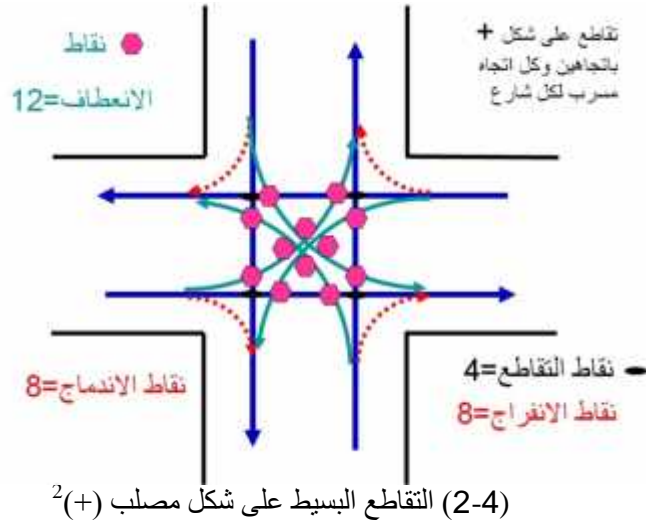
قائمة او بزوايا



الشكل البسيط¹ (1-4)

4-3-3 الشكل البسيط على شكل مصلب (+):-

بحيث تبقى فيه المسارب بنفس العرض ولا يوجد مسارب خاصة بالانعطاف يمينا او يسارا .



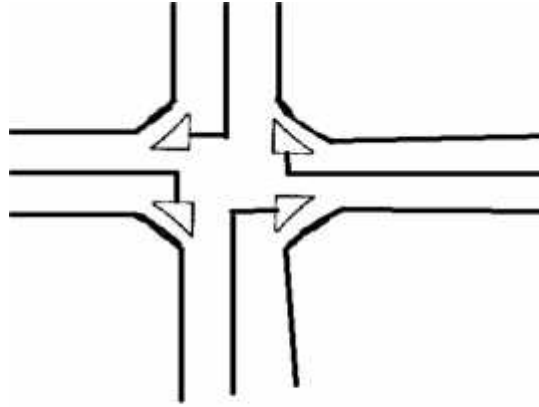
:-

4-3-4

عندما تزداد حركة السير وتتعدد عند التقاطع ويصبح غير قادر على استيعاب حجم المرور وتقل قدرة السائقين على التصرف الصحيح فنه لا بد من توسيع التقاطع وتقسيمه إلى مسارب وقنوات بواسطة جزر أو بواسطة خطوط ن هذه الجزر تبني لتقسم الطريق وفصل السير وتحديد المسارب وحماية السائقين والمشاة بالإضافة إلى ان التقاطع ذا القنوات يتسبب في الحوادث إذا لم يرافقه توعية مرورية من قبل المسؤولين وهي توعية مرورية يتم تقديمها دائرة السلامة على الطريق .

وان هذا النوع من التقاطعات له فوائد منها :-

- 1- يفصل السير ذي الاتجاهين والسرعات المختلفة وينظم حركة السير ويحقق استعمالاً مناسباً للتقاطع .
- 2- يعطي الأولوية لاتجاه معين .
- 3- تساعد السائق على تغيير اتجاهه بسهولة وأمان .
- 4- تقوم بحماية المشاة وتساعد على قطع الطرق على مراحل وذلك بالاستعانة بالجزر .
- 5- تمنع الحوادث وتؤمن حماية للسائق أثناء قطع الطريق .
- 6- تؤمن حماية للمركبات التي ستدور لليمين واليسار أثناء انتظارها .
- 7- تساعد الجزر على وضع وسائل تنظيم التقاطع بإشارة ضوئية أو شواخص ومكان مناسب لوقوف شرطي السير .

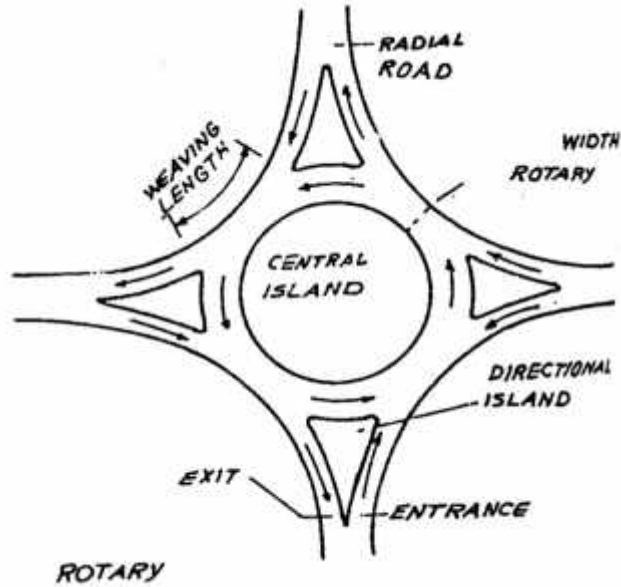


3

(3-4)

5-3-4 :-

هو عبارة عن دائرة تتشعب منها عدة طرق ويكون في وسط الدائرة جزيرة . وهذا التقاطع مفيد في المناطق التي يزيد فيها حجم المرور حيث لا يستطيع اي تقاطع من التقاطعات السابقة استيعاب هذا الحجم الزائد .



4

(4-4)

³ فريق العمل .
⁴ التصميم الهندسي والتقاطعات

-:

- 1- تنظيم حركة السير وعدم التوقف حيث يستمر السير بدون توقف .
- 2- سهولة التوجه إلى اليمين أو اليسار الإستدارة إلى نفس الطريق .
- 3- تكاليف اقل من تكاليف التقاطعات المفصولة.
- 4-

-:

- 1- لا يعمل بفاعلية إذا كانت الطرق المغذية له تعمل بنفس الكثافة .
- 2- سهولة التوجه إلى اليمين أو اليسار .
- 3-
- 4- يجب أن تزداد مساحته كلما زادت السيارات الداخلة أو الخارجة منه.
- 5- يحتاج إلى إشارات كثيرة في الليل والنهار لمنع وقوع الحوادث .

6-3-4 التصميم الهندسي للدوار :-

يتم تصميم الدوار في الحالات التي تتوافر فيها مساحة الأرض اللازمة للدوار ويفضل أن تكون الأفرع المتقاطعة أربعة أو أكثر. ويعتبر الدوار أفضل من الإشارات المرورية حتى حجم مروري معين وخاصة إذا كانت أحجام المرور في الأفرع متساوية ويجب الأخذ في عين الاعتبار أن يزيد القطر الإجمالي الخارجي للدوار عن عرض أكبر طريق متقاطع (مثلاً طريق عرض 60 م متقاطع مع طريق عرض 40 م لا يقل القطر الخارجي للدوار عن 60) .

1- توسيع المداخل عند الدوار :-

يتم توسيع مدخل الدوار لزيادة سعته بحيث لا تزيد عدد حارات الدخول إلى الدوار والطول الذي يجرى فيه التوسيع في حدود من 30 95 .

-:

2-

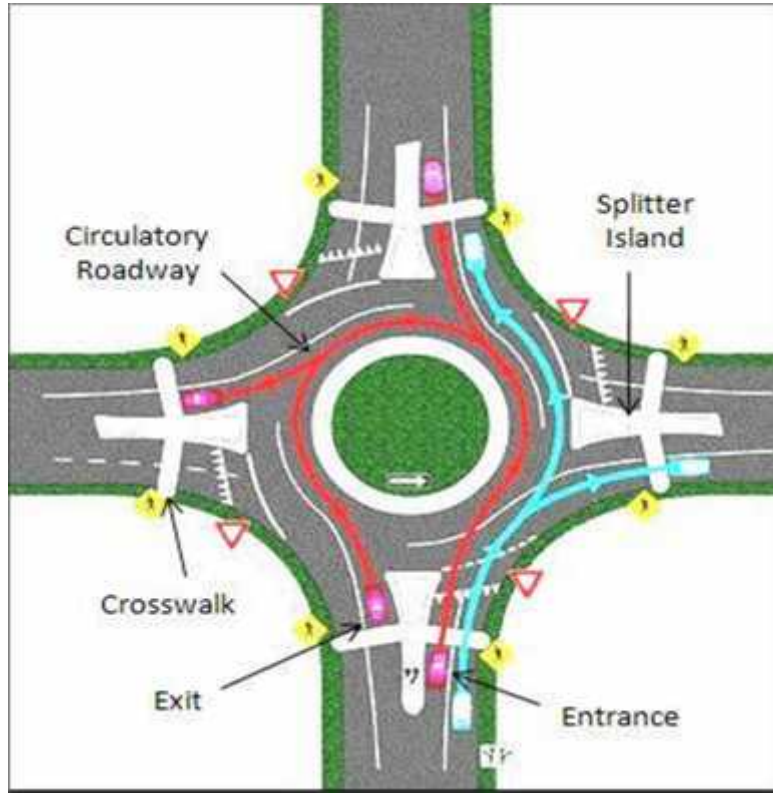
يختلف عرض المدخل حسب المركبة التصميمية وعرض الطرق الداخلة إلى الدوار وعموماً يتراوح عرض المدخل بين 3.65 4.60 متراً لكل حارة من حارات المدخل . ويعتبر عرض المدخل أقل من أو يساوي عرض

الفصل الرابع : التقاطعات المرورية

حارات الدوار . والمنحنى المؤدي إلى الدوار يكون بنفس نصف القطر أو أقل من نصف قطر المسار الذي يتوقع أن تسير المركبة فيه ويصمم المنحنى بحيث يكون مماساً للجزيرة المركزية .

-3-

يتراوح عرض المسار الدائري للدوار بين مرة إلى مرتين ضعف أكبر عرض مدخل ويجب أن يكون العرض دائرياً ولكن الدوار ذا الشكل البيضاوي مقبول ومفضل في حالة الجزيرة الكبيرة .
أو التصميم الغير معتاد. والتصميم الجيد هو الذي يتجنب المنحنيات العكسية القصيرة بين المدخل والمخرج . ويستحسن أن تكون الطرق الدورانية دائرية كلما أمكن ذلك وبالنسبة للعرض يجب ألا يزيد 15 متراً وفي الدوار الصغير لا يزيد القطر عن 28 متراً ويفضل أن يكون عرض الطريق داخل الدوار ثابتاً .



5

(5-4)

الفصل الرابع : التقاطعات المرورية

-4 :-

يتراوح حجم الدوران بين عمق صغير لدرجة كافية لعمل انعطاف كافي وبين تنفيذه بحجم كبير لدرجة استيعاب المركبات التصميمية . وقد وجد أن أقل نصف قطر داخلي حوالي 30.5 متر معتمدة على مركبة تصميمية 50 - WB وربما يقل القطر الداخلي للدوار حسب أكبر مركبة تصميمية يتوقع أن تستخدم الطريق وفي جميع الحالات يتم استخدام نماذج صغيرة تطبق على التصميم نماذج انعطاف حسب السيارة التصميمية

-5 :-

المخارج من الدوار لا بد أن تكون سهلة ما أمكن .
للدوار فإن المخرج يصمم بحيث يزيد من سرعة المركبة الخارجة من الدوار ومن ثم يكون نصف قطر المخرج أكبر من

-6 :-

يتم عمل جزر فصل في الدوار وهي تمثل دليل للمرور الداخل والخارج للدوار وكملجاً للمشاة في المناطق ذات السرعات العالية وتستخدم جزر الفصل بطول كافي لإعطاء تحذير مبكر .

-7 :-

الانعطاف الكافي للمركبات الداخلة إلى الدوار من أهم العوامل المؤثرة في أمان تشغيل الدوار . ويتم تصميم الدوار بحيث تكون السرعة لجميع المركبات أقل من 45 كم / ساعة . وهذه تنفذ بواسطة ضبط هندسية المدخل وضمان مسار المركبات المارة طولياً وتنعطف السيارات طبقاً لأحد العوامل التالية :

1- تخطيط المدخل والشكل والحجم والمكان الخاص بجزر الفصل للأفرع .

2- تأمين الجزيرة الوسطية ذات الحجم والمكان المناسب .

3- طييط غير متوازي بين أي مدخل ومخر .

-8 :-

أقصى سرعة مرغوبة يتم الحصول عليها في حالة عدم وجود مسار مركبة (يفترض بعرض تصميمي 2.15)
وله نصف القطر أكبر من 131 متراً . يقابل نصف القطر هذا سرعة مركبة تقريباً 48 /

الفصل الرابع : التقاطعات المرورية

4.4 المعايير الأساسية التي تؤخذ بعين الاعتبار عند تصميم التقاطعات المرورية ما يلي :-

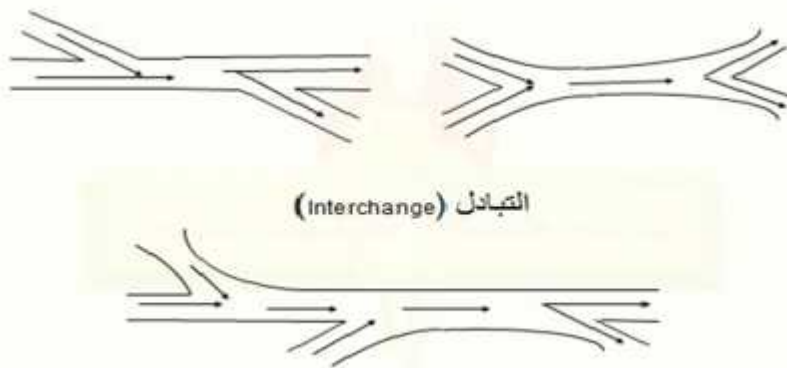
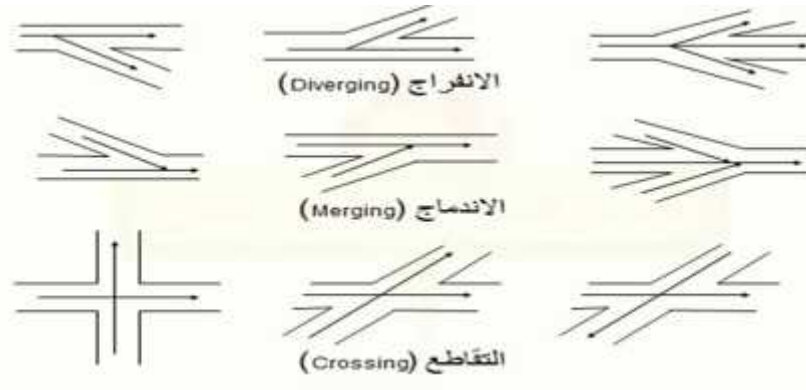
- 1- السلامة المرورية من خلال فصل اتجاهات المرور. المختلفة بواسطة الجزر المرورية أو الإشارات الضوئية.
- 2- السعة المرورية الملائمة حسب التوقعات المستقبلية لأحجام المرور.
- 3- لاقتصادية وتكاليف الإنشاء.
- 4- الاستمرارية في الانسياب المروري بما يتناسب وشبكة الطرق المتصلة بالتقاطع.

-:

5.4

على التقاطعات المرورية والشوارع يحدث العديد من مسببات التعارضات المرورية وهي:

- 1-
- 2-
- 4-
- 5-



(6-4)

4-6 عوامل اختيار التقاطع :-

إن التقاطعات تتسلسل في المستوي من التقاطع البسيط جداً إلى الجرسي ثم إلى المحدد المسارب (ذوي القنوات) والدوار لان اختيار التقاطع يعتمد على عدة عوامل منها:

- 1- مكونات المرور على الأذرع ونسبة الشاحنات فيها.
- 2- طبيعة حركة المركبات على التقاطع ودورانها.
- 3- طوبوغرافية الأرض.
- 4- النواحي الاقتصادية وتكاليف الإنشاء.
- 5- مسافة الرؤية المتوفرة.
- 6- المحاذاة الأفقية وزاوية

فإذا كان المرور بسيطاً وقليلاً وكانت الطريق فرعية متقاطعة مع رئيسية فإنه يلتقي بالتقاطع البسيط وإذا ازداد حجم المرور فإن الأمر يتطلب استعمال التقاطع الجرسي وإذا زاد الحجم عن حد معين يستعمل التقاطع ذو القنوات وعندما يزداد الحجم ويصبح التأخير كبيراً بشكل لا يمكن لأي واحد من التقاطعات السابقة الإبقاء بالحاجة فأننا نلجأ إلى الدوار شريطة أن تكون الأرض واسعة وتسمح لنا بذلك أما إذا لم تسمح فإنه لا بد من وضع إشارة ضوئية أن كافة التقاطعات العادية والجرسية أو المحدد المسارب (ذوي القنوات) والدوار والإشارة الضوئية هي كلها تقاطعات على مستوي واحد حيث تكون الطرق المقاطعة على مستوي واحد وتتحرك في مستوي واحد وإذا أردنا تجنب التأخير ومنع الحوادث خاصة إذا تقاطع طريقان رئيسيان فإنه لا بد من فصل الطريقين حيث تتقاطع الطرق على مستويات فوق بعضها البعض وهو ما يسمى (Grad Separated) ومما تجدر الإشارة إليه أنه كلما تطورنا في التقاطع كلما زادت التكاليف، ولا يبرر ذلك الأحجام المرورية الداخلة والخارجة من التقاطع وحوادث الطرق والذي بدوره يكون أكثر كلفة.

4-7 :-

تساعد كل من الفواصل والجزر المشاة في عبور الطريق بتوفيرها مساحة لجوء منفصلة تماماً عن حارات مرور السيارات. فالجزر الوسطية تفصل بين حارات المرور المتعكسة أما الجزر الفاصلة فهي تقع محمية في الممرات الجانبية يتم توفيرها للمشاة من أجل الانتظار ثم الاستمرار في عبور الطريق للطرف الآخر.

مفيدة	الذين يتمكنون	تقدير	قليلي	منهم
الطويلة	مروية	زمنية قصيرة		

الفصل الرابع : التقاطعات المرورية

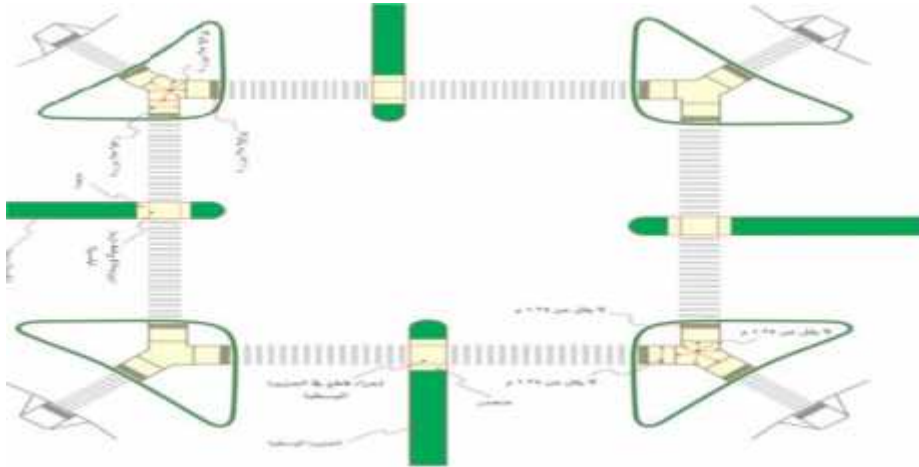
اتجاهات الطريق
فيكون . بحيث يستطيعون

التصميم الجيد بين الرئيسية بين الرئيسية بين
المرورية التشجير والتجميل يحسن بيئة الطريق ويقلل
الوسطية البيئي والضجيج.

الجزيرة الوسطية هو الطريق وطبيعة وإعطائها الحرية الكافية
بين الحافتين الخارجيتين للرصيف ويتراوح بين (1.2 – 20)
الملكية وغير الطريق وطبيعة وإعطائها الحرية الكافية
وتحقيق سهولة تشغيل الهواء
حيث تقل بذلك يتلاشى كثيراً تأثير به
الأمامية الليل.

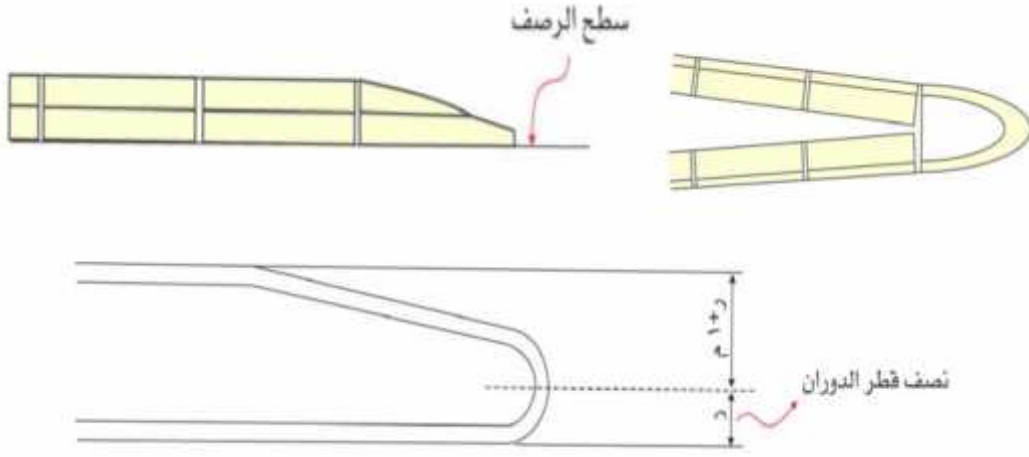
الجزيرة الوسطية غير الجزيرة الوسطية غير الجزيرة
بميل 4% ويتم تدوير الجزيرة
فإنها تعطى بميل 1% من أعلى نقطة في الجزيرة .

يجب النهايات ورفيع النهايات
انسيابي يتوافق الجزيرة وتضيقها
المرورية ويجب
فيجب النهايات

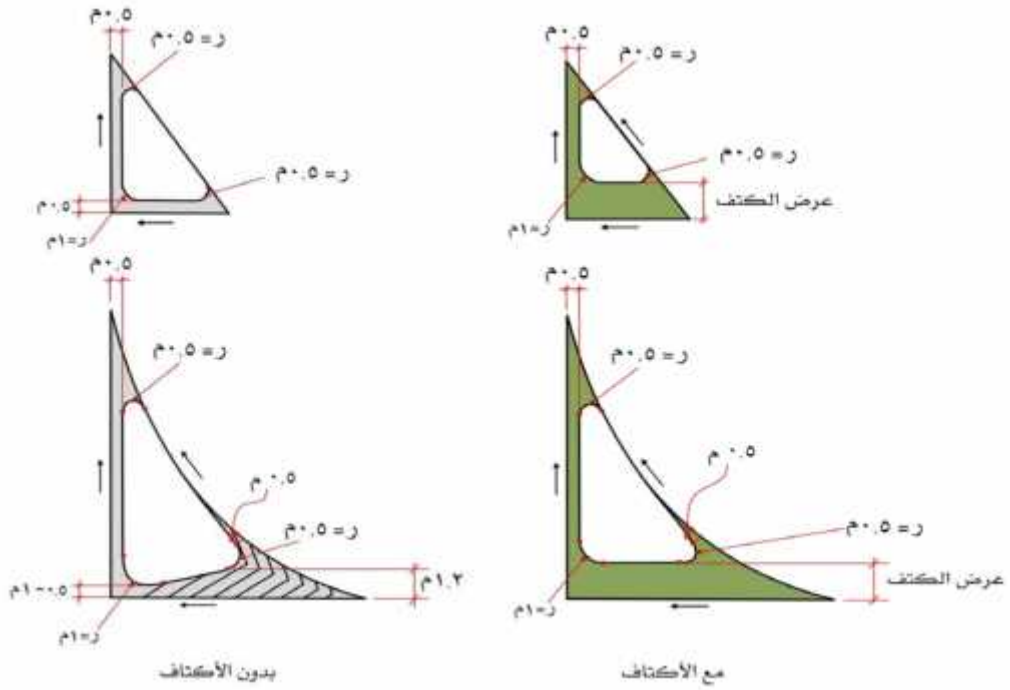


⁶ دليل تصميم الارصفة والجزر بالطرق والشوارع – المملكة العربية السعودية

الفصل الرابع : التقاطعات المرورية



7 (8-4) نهايات وبدائيات



8 (9-4) نهايات الجزر المثلثة

⁷ دليل تصميم الارصفة والجزر بالطرق والشوارع - المملكة العربية السعودية
⁸ دليل تصميم الارصفة والجزر بالطرق والشوارع - المملكة العربية السعودية

8-4 :-

هناك اشكال وابعاد متعددة للجزر منها :-

1- .

2- الجزر المستديرة .

ان استخدام الجزر المثلثة هو الشائع في بلادنا حيث يفصل هذا النوع السير الذي يندمج او ينفرج عن السير المستقيم، وتستخدم الجزر المستديرة في الوسط ليدور حولها السير بشكل انسيابي لا يعيق الحركة في كلا الاتجاهيين.



التصميم للطريق

- 1-5 .
- 2-5 العناصر الإنشائية للرصفة المرنة
- 1-2-5 طبقة التربة الأصلية (Sub Grade) .
- 2-2-5 (Sub Base) .
- 3-2-5 (Base Course) .
- 4-2-5 الطبقة السطحية الإسفلتية (Surface Course) .
- 3-5 .
- 1-3-5 .
- 2-3-5 .
- 3-3-5 العوامل التي تؤثر على تصميم الرصفة حسب طريقة AASHTO .
- 4-5 الفحوصات المخبرية المستخدمة في تصميم الطرق .
- 1-4-5 .
- 2-4-5 عينات التربة .
- 1-2-4-5 ماكن استخراج العينات .

2-2-4-5 اخذ العينات .

3-4-5 التجارب المخبرية .

1-3-4-5 .(Proctor compaction test)

California Bearing Ratio Test 2-3-4-5 تجربة نسبة تحمل كاليفورنيا

. (CBR)

3-3-4-5 تجربة الكثافة العظمى لعينة البيسكورس (Proctor compaction test) .

California Bearing Ratio 4-3-4-5 تجربة نسبة تحمل كاليفورنيا لعينة البيسكورس

. (CBR) Test

5-5 خطوات تصميم الرصفة باتباع طريقة AASHTO .

التصميم الإنشائي للطريق

1-5

تحتوي جميع مشروعات الطرق على مقادير كبيرة من الأعمال الترابية التي تتعلق بعمليات الحفر والردم لإنشاء الجسور وأعمال التسوية وإعداد تربة الأساس التي تتركز عليها طبقات الرصف المختلفة. بالإضافة إلى أكتاف وجوانب الطريق التي عادة ما تتكون من مواد التربة. وتعد التربة الدعامية الإنشائية التي تتركز عليها طبقات الرصف والقاعدة التي تقاوم أحمال المرور بمختلف أنواعها. ويتم بناء هيكل الطريق عموماً من فئات الصخور المختلفة ومن تربة الردم بجميع أنواعها وتركيباتها. ففي قطاعات الردم مثلاً تنشأ التربة من الرصف المختلفة من مواد الردم المنقولة من قطاعات الحفر المجاورة لمسار الطريق أو من حفر استعارة وفي قطاع الحفر تكون التربة الحاملة لطبقات الرصف هي التربة الأصلية.

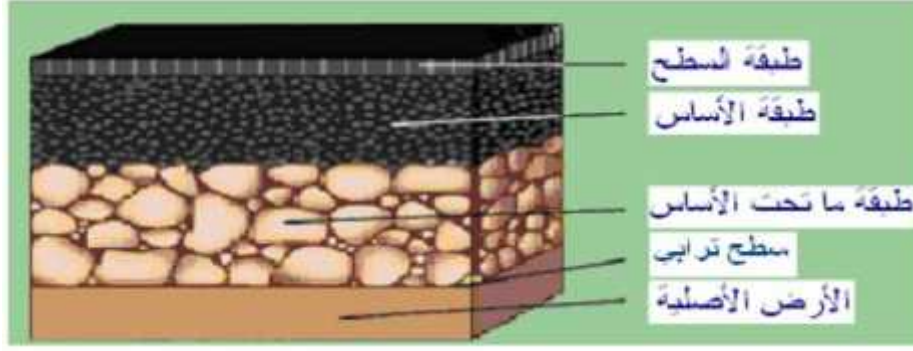
إن التربة هي أكثر المواد أهمية في إنشاء الطرق ويتطلب ذلك المعرفة الجيدة بالمسائل المتعلقة بها وفهم خصائصها وسلوكها. وإن أهم الخواص التي يراد تحديدها للتربة هي مقاومتها للإجهاد وخواصها للانضغاط وتأثيرها للرطوبة للتأكد من صلاحية الأرض للحفر والردم وشق الطريق بالإضافة إلى صلاحية المواد الموجودة لإنشاء الجسم الترابي للطريق.

إن عملية التصميم الإنشائي للطريق تهدف إلى إيجاد وتحديد مقدار السماكات لطبقات الرصف المختلفة ومعرفة مواصفاتها ومكوناتها لتتمكن من تحمل الأحمال المحورية للمركبات التي تسير على الطريق.

2-5 العناصر الإنشائية للرصفة (Structural Components Of Flexible

Pavement)

يتكون هيكل الطريق من عدة طبقات يختلف سمكها باختلاف حجم المرور ونوع الرصف سواء كان صلباً أم مرناً. ويتكون الرصف عموماً من عدة طبقات متسلسلة كما هو موضح بالشكل (1-5) من حيث المقاومة من أعلى إلى أسفل وتسمى الطبقة العليا بالسطح وهي الأقوى والأمتن وتليها طبقة الأساس ثم طبقة ما تحت لأساس الموضوع مباشرة على التربة الأصلية. وتقوم كل طبقة بحمل الثقل ونقله إلى الطبقة التي أسفل منها.



1. (1-5)

1.2.5 طبقة التربة الأصلية (Sub Grade)

وهي طبقة الأرض الطبيعية التي يتم وضع طبقات الرصف عليها بعد تمهيدها وتسويتها. وتعتبر التربة الأصلية الأساس الحقيقي لجسم الطريق حيث أنها القاعدة الأساسية التي تركز عليها جميع طبقات الرصف.

2.2.5 (Sub Base)

وهي الطبقة التي توضع بين الأساس والتربة الأصلية وتتكون من مواد ذات خواص ومواصفات أقل جودة من مواد الأساس وأعلى جودة من التربة الأصلية. وتساعد هذه الطبقة على تقوية التربة الأصلية وعلى نقل الأحمال إليها وكذلك على حماية طبقة الأساس من تدفق المياه الجوفية إليها.

3.2.5 (Base Course)

وهي الطبقة التي يركز عليها سطح الطريق وتتولى بشكل رئيسي نقل وتوزيع الأحمال الناتجة عن المرور إلى الطبقات السفلة. كما أنها تساعد على حماية سطح الطريق من الخراب الناتج عن انتفاخ وهبوط التربة الأصلية وعن تسرب المياه الجوفية. وتعدّ دقوة تحمله على زيادة الترابط والاحتكاك بين حبيباتها.

4.2.5 الطبقة السطحية الإسفلتية (Surface Course)

وهي خلطة إسفلتية توضع فوق طبقة الأساس بعد رش طبقة تشريب (Prime Coat) .

3-5

1-3-5

يتم تحضير السطح الترابي للطريق وتحسين خواص التربة الطبيعية بدمكها جيدا لأقصى كثافة عند كمية الماء المثالية أو تثبيتها بإضافة مواد مثبتة إذا تطلب الأمر ذلك لتقويتها وجعلها منتظمة. وبعد تحضير سطح الطريق الترابي توضع طبقة أو طبقات فوق هذا السطح تعرف بالرصف. ويكمن الغرض من وضع طبقات الرصف في تحمل كل الإجهادات الناتجة من حركة المرور ونقلها إلى طبقة التربة التي تعتبر الأساس الحقيقي للطريق. وتصميم طبقات الرصف بحيث تكون قادرة على تحمل ثقل العربات وتوصيل الثقل إلى السطح الترابي بشكل لا يسبب أي هبوط أو انهيار للطريق.

2-3-5

ينقسم الرصف إلى نوعان رئيسيين هما :

- (Flexible Pavement) .
- (Rigid Pavement) .

-1

يعد هذا النوع من الرصف الأكثر استخداما ويطلق عليها أيضا الرصف الإسفلتي. حيث يتكون جسم الطريق من عدة طبقات توضع على سطح الأرض الطبيعية الواحدة فوق الأخرى وهي طبقة تحت الأساس وطبقة الأساس والطبقة السطحية.

ويتميز الرصف المرن بمقاومة قليلة نسبيا ضد الانحناء لهبوط أو لتغيير في شكل التربة الأصلية أو في طبقة الأساس التي يصاحبها تغيرا مماثلا في طبقة الرصف.

وتتلخص عملية إنشاء الرصف المرن في تحضير الأرضية ثم وضع الطبقات وفرشها ودمكها و الإسفلت التأسيسي ووضع الخلطة الإسفلتية ودمكها.

يطلق عليه أيضا الرصف الخرساني حيث يتكون من بلاطات خرسانية تتراوح سمكها ما بين 15 و 20 سم تصب مباشرة على سطح الأرض الطبيعية أو فوق طبقة أساس حصوية ويمتاز الرصف الصلب بمقاومته الكبيرة للانحناء حيث لا يسمح بهبوط السطح الترابي.

كذلك إن الرصف الصلب هو المناسب للتربة الضعيفة لأنه أقدر على تحمل الإجهادات العالية في حين يعتبر الرصف المرن مناسباً للتربة القوية نوعاً ما. كما أن عمر الرصف الصلب أكبر من عمر الرصف المرن ولذلك فهو يستعمل بكثرة عند الأحمال الثقيلة مثل المطارات والطرق الهامة ومقاطع الأودية.

- سوف يكون نوع الرصف هو الرصف المرن

3-3-5 العوامل التي تؤثر على تصميم الرصفة حسب طريقة AASHTO

1- (Traffic Volume).

2-

3- والرياح وغيرها.

4-5 الفحوصات المخبرية :

1-4-5 :

التربة : هي الطبقة السطحية الهشة أو المفتتة التي تغطي سطح الأرض. تتكون التربة من مواد صخرية مفتتة خضعت من قبل للتغيير بسبب تعرضها للعوامل البيئية والبيولوجية والكيميائية، ومن بينها عوامل التجوية وعوامل التعرية. ومن الجدير بالذكر أن التربة تختلف عن مكوناتها الصخرية الأساسية والتي يرجع السبب في تغييرها لعمليات التفاعل التي تحدث بين الأغلفة الأربعة لسطح الأرض؛ وهي الغلاف الصخري والغلاف المائي والغلاف الجوي والغلاف الحيوي. ونستنتج من ذلك أن التربة تعد مزيجاً من المكونات العضوية والمعدنية التي تتألف منها التربة في حالاتها السائلة والغازية. حيث تحتفظ المواد التي تتألف منها التربة بين حبيباتها المتفككة بفجوات مسامية (أو ما يُعرف بمسام التربة) وهي بذلك تُشكل هيكل التربة الذي تملؤه هذه المسام. وتتضمن هذه لمسام المحلول المائي (السائل) والهواء (الغاز). ووفقاً لذلك فإنه ينبغي أن يتم التعامل غالباً مع أنواع التربة على

اعتبار أنها نظام يتألف من ثلاثة أطوار. وتتراوح كثافة معظم أنواع التربة بين 1 2 جرام/سنتيمتر مكعب. كما تُعرف التربة أيضا باسم الأرض ؛ وهي المادة التي اشتق منها كوكب الأرض الذي نحيا عليه. يرجع تاريخ بعض المواد التي تتكون منها التربة في كوكب الأرض إلى ما قبل الحقبة الجيولوجية الثالثة ولكن معظم هذه المواد لا يرجع تاريخها إلى ما قبل العصر البليستوسيني (وهو أحد العصور الجليدية وأكثرها حداثة). هذا ويتم ع فحوصات للتربة لفحص قوة تحملها للضغط والاحمال .

2-4-5 عينات التربة :

1-2-4-5 أماكن استخراج العينات :

تستخرج العينة الأولى من سطح الأرض مباشرة ، وتستخرج العينات كل تغير في طبيعة التربة .

2-2-4-5 أخذ العينات :

يعتبر أخذ العينات من أهم مراحل الأعمال الجيوتقنية ، ولا تقل أهميته عن الاختبارات التي ستجري عليها ، لذا فإنه من الضروري تحري الدقة والحيلة عند أخذ العينات وطريقة تعبئتها لتكون عينات ممثلة لطبيعة التربة الأصلية ، ويتم أخذ عينات في التربة المفككة والمتماسكة إما المقلقلة (وهي العينة التي تكون فيها بنية التربة متفككة وخواصها الميكانيكية قد تغيرت أثناء أخذ العينة) أو غير المقلقلة ومن أماكن تخزين التربة Stockpiles :

1 – عينات التربة المفككة Cohesionless Soil Sampling :

من الصعب الحصول على عينات غير مقلقلة في التربة المفككة كالتربة الرملية أو التربة التي بها نسبة كبيرة من الركام ، وتؤخذ عينات بحد أدنى من القلقله بواسطة أنابيب أخذ العينات الرقيقة الحواف ، وفي بعض الأحيان يتم أخذ العينات عن طريق تجميد المنطقة المحيطة بالعيز عينات جيدة فإنه يجري عادة عمل بعض الاختبارات الحقلية في الموقع ، ويتم أخذ العينات المقلقلة إما يدوياً باستخدام أدوات الحفر اليدوية مثل الكريك والبريمة Auger أو آلياً باستخدام معدات الحفر الآلية بالأعماق التي يحددها المهندس المشرف ، وذلك لعمل اختبارات الوحدة الوزنية والوزن النوعي للتربة وتصنيف التربة والتحليل الميكانيكي وتحديد نسبة تحمل كاليفورنيا والاختبارات الكيميائية وغيرها في المعمل .

2- العينات المقلقلة Disturbed Sampling :

وهي العينات التي يكون فيها بنية التربة متفككة وخواصها الميكانيكية قد تغيرت أثناء أخذ العينة، ويمكن أخذها بالطريقة اليدوية. أما في التربة المتماسكة فيمكن أخذها أثناء الحفر بالمشابك أو بالمشابك وماسورة التغليف. أما في الصخر فإنه يمكن أخذ العينات أثناء الحفر بطريقة الاجتراف أو الطرق أو الحفر

3 – العينات الغير مقلته **Undisturbed Sampling**:

وتكون عينات التربة هذه محتفظة ببنيتها وخواصها الأصلية، ويمكن الحصول عليها من التربة المتماسكة بطريقة القطع باليد للحصول عليها كتلة واحدة عن طريق أنبوب استخراج العينات ذو الحافة القاطعة. أما في التربة الصخرية فيتم الحصول عليها بطريقة الحفر الدوراني حيث يتم الحصول على عينة مستمرة على عمق الحفر بواسطة الجهاز نفسه.

4 – عينات التربة من الأكوام وأماكن التخزين **Stockpiles Sampling**:

في حالة وجود التربة على شكل أكوام في أماكن التخزين أو حول أماكن الحفر يجب تحري الدقة عينات ممثلة حيث إن طريقة وضعها على شكل أكوام يساعد على تفرقة حبيبات التربة **Coarse Aggregates** إلى أسفل الكوم، لذلك لابد من أخذ العينات من عدة أماكن متفرقة في الكوم مع ضرورة إزالة الطبقة العلوية من الكوم والتي تعرضت للعوامل الجوية وتفرقة في الجزينات، أما في حالة أخذ العينات من الحفر والخنادق **Trenches** فيتم أخذ العينات من جانبي الحفرة ومن أسفلها من أماكن متفرقة. وعند ملاحظة وجود طبقات مختلفة للتربة فإنه يلزم أخذ عينات ممثلة لكل طبقة على حدة بنفس الطريقة السابقة مع أهمية تسجيل البيانات أولاً .

5 – عينات الصخور **Rock Sampling**:

عند استخراج عينات الصخور يتم استخدام الأجهزة الخاصة باستخراج عينات التربة بعد استبدال أجهزة الحفر بالصخور، ويستحسن استشارة من له خبرة ومعرفة في جيولوجيا المنطقة وأنواع الصخور الموجودة لتحديد مدى قوة وتحمل الصخر ومدى الحاجة لأخذ عينات منه. وفي الصخور المتماسكة يتم أخذ عينات اسطوانية لإجراء تجارب الضغط عليها، أما في حالة الصخر اللين والهش فيمكن استخراج العينات بـ حقتها بالأسمنت لربط أجزاء الصخر مع بعضها، ويمكن من خلال وضع الأسمنت في الحفر المتجاورة معرفة اتجاه وترتيب التشققات في الطبقات الصخرية.

وقد تم في هذا المشروع أخذ العينات بالطريقة اليدوية ، حيث أن نوعية التربة كانت بعضها مقلته وبعضها غير مقلته ، حيث استخدمنا طريقة الاجتراف أو الحفر الدوراني .

3-4-5 التجارب المخبرية:

(Proctor compaction test):

1-3-4-5

تاريخ التجربة : 2017/04/06 والموافق يوم الخميس

الهدف من التجربة :

: التصميم الإنشائي للطريق

تحديد مقدار الكثافة العظمى للتربة ومقدار محتوى الماء المثالي، من أجل فحص نسبة تحمل كاليفورنيا وكذلك الدمك في الموقع في حالة العينات للمواد التي ستستخدم في طبقات مشاريع الطرق.

طريقة N :

1- تتخذ العينة على منخل 3/4 ، من أجل التخلص من الحصى الذي قد يؤثر سلبا على نتيجة الاختبار، نظرا لأن

2- يتم إضافة 6 ضافة نسب الماء إليها.

3- 5% من وزن العينة ماء إليها ، وبعد خلطها جيدا ، يتم وضع الطبقة الأولى في القالب وتدمك بمطرقة قياسية 25 ضربه ، وتكرر العملية لل3 طبقات التالية ، ثم يتم تسوية سطح العينة في القالب و توزن. (3364 كغم) وحجمه (944 3) يتم حساب كثافة العينة ، ويتم أخذ عينة من التربة ووضعها في جفنة قد تم وزنها فارغة مسبقا وتوضع في فرن تجفيف لمعرفة محتوى الرطوبة لحساب الكثافة

4- نكرر العملي 3 % ماء من وزن العينه (5) 6% 9% 12% وتحسب الكثافة في كل مرة .

5- طريقة الحسابات

تم استخدام القوانين التالية في عملية الحسابات :

5-1..... نسبة الرطوبة = وزن الماء / وزن العينة جافة

5-2..... وزن الماء = وزن الجفنة مع العينة رطبة – وزن الجفنة مع العينة جافة

5-3..... وزن العينة جافة = وزن الجفنة مع العينة جافة –

5-4..... الكثافة الرطبة = وزن العينة رطبة / حجم العينة. (حجم العينة = حجم قالب بروكتور)

5-5..... = (+1) /

ترسم العلاقة البيانية بين نسبة الماء والكثافة الجافة بناء على النتائج , ومنه تؤخذ الكثافة العظمى ونسبة الماء المثالية .

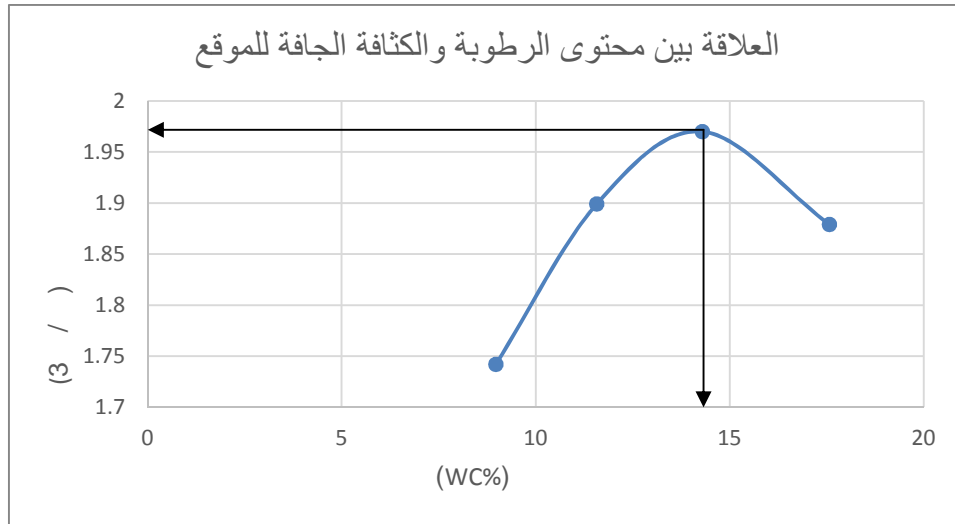
التصميم الإنشائي للطريق :

لعينة التربة²

(1-5)

12%	9%	6%	3%	
4	3	2	1	
3364	3364	3364	3364	() (W1)
5451	5490	5365	5156	() (+)
2087	2126	2001	1792	()
2.210	2.252	2.119	1.898	(³ /)
17	27	21	D10	
27.1	30.9	30.7	31.7	()
166.3	150.8	113.8	74.2	() (+)
145.5	135.8	105.2	70.7	() (+)
17.568	14.299	11.575	8.947	(WC%)
1.879	1.970	1.899	1.742	(³ /)

- ثم يتم رسم العلاقة بين محتوى الرطوبة والكثافة وتمثل قمة المنحنى القيمة العظمى للكثافة ونسبة الماء المثالية. والشكل التالي يظهر العلاقة بين محتوى الماء والكثافة الجافة :



³.

(2.5) العلاقة بين محتوى

$$3 \setminus 1.950 = \quad , \quad \text{نسبة الماء المثالية} = 14.299 \%$$

² مختبر جامعة بوليتكنك فلسطين .
³ فريق العمل .

2.10 / 3 فانها لا تصلح كطبقة اساس ولكن تصلح كطبقة



4

: (3-5)

California Bearing Ratio)

2-3-4-5 تجربة نسبة تحمل كاليفورنيا

: (CBR) (Test

تاريخ التجربة : 2017/04/06 والموافق يوم الخميس

• الهدف من التجريه:

معرفة مقدار تحمل عينة من التربة للضغط الناتج من مكبس قياسي بالنسبة لعينة تربة قياسية.

• :

1- يتم دمك التربة في قالب قياسي بنسبة الماء المثالية لتحقيق الكثافة العظمى ، بتكوين 3

كل طبقة بالمطرقة القياسية 56 .

2- وضع العينة تحت الجهاز الموضح في الشكل الآتي ، ووضع المكبس بحيث يلامس سطح العينة ، وثم

تصغير أجهزة القراءة.

⁴ مختبر جامعة بوليتكنك فلسطين .



(4-5) جهاز فحص CBR.⁵

3- يتم تشغيل الجهاز وقراءة مقدار القوة عند مجموعة من قيم الغرز ، ثم يتم تقسيم القوة عند الغرز 2.5 ملم على القيمة القياسية فتنتج قيمة نسبة تحمل كاليفورنيا.

: \bar{N}

يتم رسم المنحنى بين القوة على المكبس وقسيمة الغرز المماثلة ، ومنه يتم الحصول على الحمل 2.5 ملم في العينة عند التجربة ويكون عادة المنحنى المرسوم في العلاقة بين مقدار ي بداية التجربة مقعرا الى الاعلى ثم ينعكس ، وفي هذه الحالة يجب عمل تصحيح للمنحنى حيث يرسم مماس في نقطة اعلى ميل ويستمر حتى يقطع المحور الافقي (محور الغرز) ثم يزاح المنحنى الى اليسار ، حتى تلتقي نقطة التقاطع هذه مع نقطة الاصل و وهذا يعطي المنحنى الذي يمكن اخذ قيمة ال CBR منه .

عند وضع العينة على جهاز الغرز فإن الجهاز يعطينا قيمة الغرز مع القوة بوحدة Div ولتحويلها إلى Kg فإننا نقوم بضرب قيمة الغرز بوحدة Div بثابت الجهاز وهو 2.54 وللحصول على قيمة المقاومة بوحدة $\frac{Kg}{cm^2}$ فإننا نقوم بقسمة الكتلة بالكيلو غرام على مساحة مقطع الجهاز وهي 19.35 ².

(2-5) المواصفات المطلوبة لنسبة تحمل كاليفورنيا لطبقات الطرق في فلسطين والأردن .

⁵ مختبر جامعة بوليتكنك فلسطين .

التصميم الإنشائي للطريق :

نسبة تحمل كاليفورنيا (%)	
8	طبقة التأسيس (Sub grade)
40	(Sub –base course)
80	(Base course)

وقد كانت نتائج تجربة كاليفورنيا كما هي موضحة بالجدول التالي :

CBR لعينة التربة⁶ (3.5)

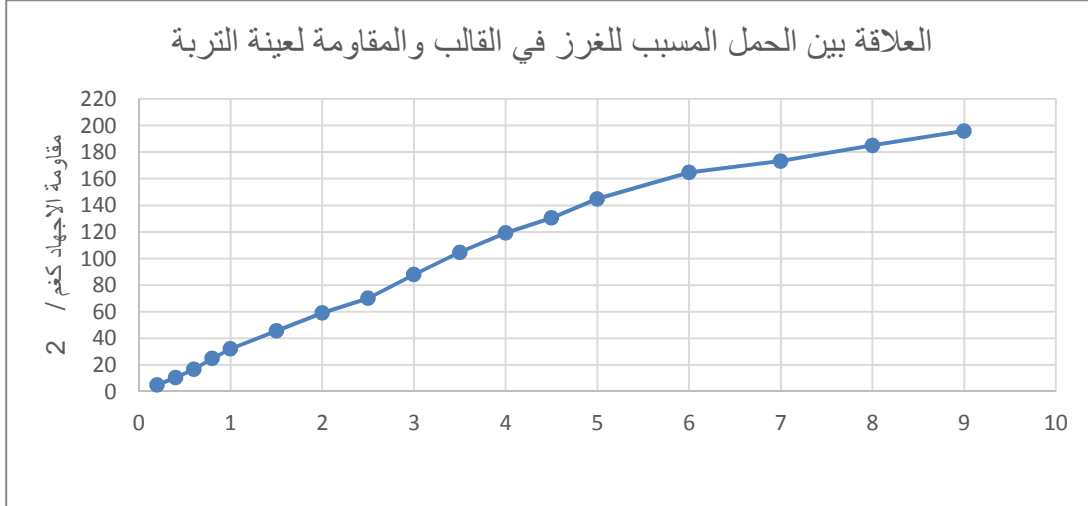
CBR	Standard resistance to penetration kg/cm ³	الاجهاد Kg/cm ²	kg	Load Div	Penetration
		5.12	99.06	39	0.2
		10.501	203.2	80	0.4
		16.802	325.12	128	0.6
		24.940	482.6	190	0.8
		32.160	622.3	245	1
		45.680	883.92	348	1.5
		59.06	1143	450	2
86.76	70.35	61.04	1181.1	465	2.5
		87.95	1701.8	670	3
		104.750	2026.92	798	3.5
		119.20	2306.32	908	4
		130.61	2527.3	995	4.5
137.56	105.35	144.92	2804.16	1104	5
		164.74	3187.7	1255	6
		173.27	3352.8	1320	7

⁶ مختبر جامعة بوليتكنك فلسطين ..

: التصميم الإنشائي للطريق

		185.09	3581.4	1410	8
		195.85	3789.68	1492	9

• الشكل التالي يوضح العلاقة بين الغرز والقوة :



(5-5) العلاقة بين الغرز والقوة⁷



CBR⁸

: (6-5)

3-3-4-5 تجربة الكثافة العظمى لعينة البيسكورس (Proctor compaction test):

يتم اجراء التجربة بنفس خطوات تجربة الكثافة العظمى لتربة الموقع مع اختلاف في حجم القالب ويساوي 2124 cm .

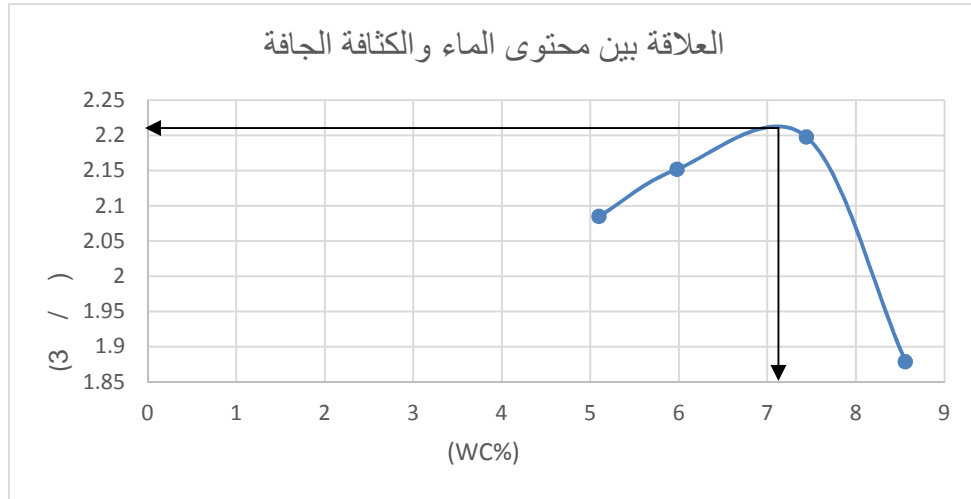
⁷ فريق العمل .
⁸ مختبر جامعة بوليتكنك فلسطين .

التصميم الإنشائي للطريق :

لعينة البيسكورس⁹

(4.5)

12%	9%	6%	3%	
4	3	2	1	
5088	5088	5088	5088	() (W1)
10103	10100	9932	9743	+) () (
5015	5012	4844	4655	()
2.361	2.362	2.281	2.192	(³ /)
1	C18	D3	E11	
31.8	26.2	30.4	42.2	()
224.1	254.2	291.5	289.2	() (+)
208.8	238.1	276.8	277.3	() (+)
8.56	7.44	5.98	5.1	(WC%)
2.175	2.198	2.152	2.085	(³ /)



(7.5) العلاقة بين محتوى الماء والكثافة الجافة لعينة البيسكورس¹⁰.

$$3 \setminus 2.21 = \quad , \quad \text{نسبة الماء المثالية} = 7.10 \%$$

⁹ مختبر جامعة بوليتكنك فلسطين ..
¹⁰ فريق العمل .

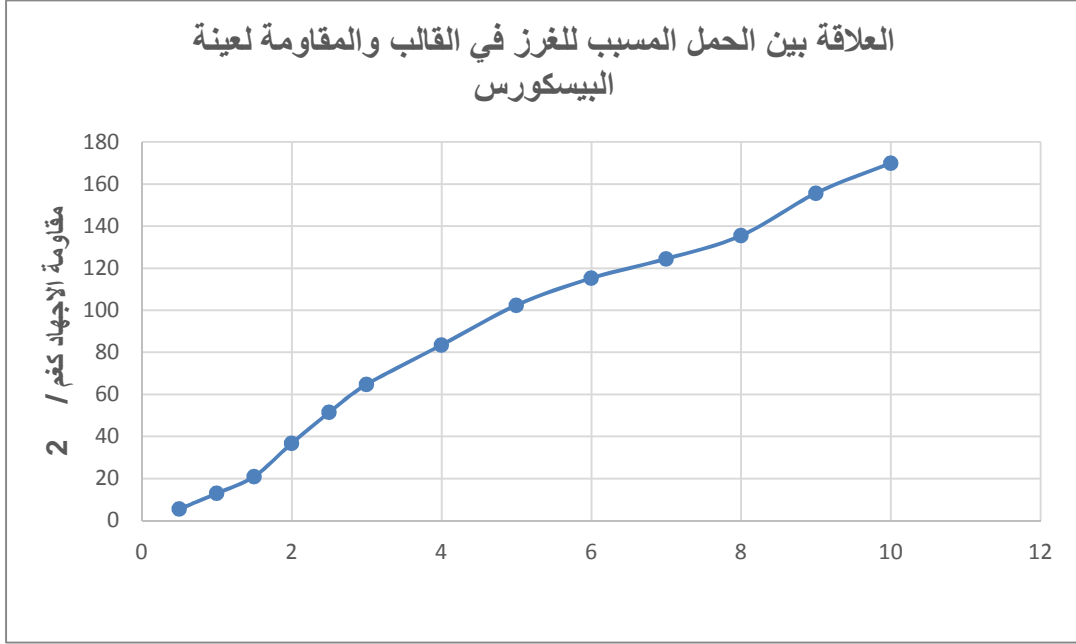
4-3-4-5 تجربة نسبة تحمل كاليفورنيا لعينة البيسكورس (California Bearing

: (CBR) (Ratio Test

CBR لعينة البيسكورس¹¹ (5-5)

CBR	Standard resistance to penetration kg/cm ³	الاجهاد Kg/cm ²	kg	Load Div	Penetration
		0	0	0	0
		5.51	106.68	42	0.5
		12.99	251.46	99	1
		21.00	406.4	160	1.5
		36.75	711.2	280	2
73	51.45	51.45	995.68	392	2.5
		64.71	1252.22	493	3
		83.49	1615.44	636	4
97	102.39	102.39	1981.2	780	5
		115.25	2230.12	878	6
		124.45	2400.3	945	7
		135.47	2621.28	1032	8
		155.68	3012.44	1186	9
		169.99	3289.3	1295	10

¹¹ مختبر جامعة بوليتكنك فلسطين ..



(8.5) العلاقة بين الغرز والقوة¹²

5-5 خطوات تصميم الرصيفة باتباع طريقة AASHTO:

فيما يلي خطوات التصميم الانشائي وايجاد سمك الطبقات حسب نظام AASHTO(2004) :

1. ESAL(Equivalent Accumulated 18,000 Ib Single Axle Load)

$$ESAL = f_d * G_f * AADT * 365 * N_l * f_E \dots\dots\dots 5-6$$

حيث أن :

- ESAL: Equivalent Accumulated 18000 Ib Single Load.
- f_d : design lane factor
- G_f : growth factor.
- AADT: first year annual average daily traffic.
- N_l : Number of axles on each vehicle.
- f_E : load equivalency factor.

¹² فريق العمل .

التصميم الإنشائي للطريق :

ويتم الحصول على قيمة f_d :

¹³(Percentage Of Total Truck Traffic in Design Lane)

(6-5)

Number Of Traffic Lanes (Two Directions)	Percentage Truck in Design Lane(%)
<u>2</u>	<u>50</u>
4	45 (35-48)
6 or more	40 (25-48)

(3.60

أما الطريق المراد تصميمها فتحتوي على مسريين)
فتؤخذ قيمة f_d من الجدول وهي 50%.

أما قيمة growth factor (G_f) فيتم الحصول عليه من الجدول (6-5) :

(Growth factor)¹⁴

(7-5)

Design period years	Annual Growth Rate (%)							
	No. growth	2	4	5	6	7	8	10
1	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0
2	2.0	2.02	2.04	2.05	2.06	2.07	2.08	2.10
3	3.0	3.06	3.12	3.15	3.18	3.21	3.25	3.31
4	4.0	4.12	4.25	4.31	4.37	4.44	4.51	4.64
5	5.0	5.20	5.42	5.53	5.64	5.75	5.87	6.11
6	6.0	6.31	6.63	6.80	6.98	7.15	7.34	7.72
7	7.0	7.43	7.90	8.14	8.39	8.65	8.92	9.49
8	8.0	8.58	9.21	9.55	9.90	10.26	10.64	11.44

AASHTO (2004)

¹³

AASHTO (2004)

¹⁴

التصميم الإنشائي للطريق :

9	9.0	9.75	10.58	11.03	11.49	11.98	12.49	13.58
10	10.0	10.95	12.01	12.58	13.18	13.82	14.49	15.94
11	11.0	12.17	13.49	14.21	14.97	15.78	16.65	18.53
12	12.0	13.41	15.03	15.92	16.87	17.89	18.98	21.38
13	13.0	14.68	16.63	17.71	18.88	20.14	21.50	24.52
14	14.0	15.97	18.29	19.16	21.01	22.55	24.21	27.97
15	15.0	17.29	20.02	22.58	23.28	25.13	27.15	31.77
16	16.0	18.64	21.82	23.66	25.67	27.89	30.32	35.95
17	17.0	20.01	23.70	25.84	2.21	30.48	33.75	40.55
18	18.0	21.41	25.65	28.13	30.91	34.00	37.45	45.60
19	19.0	22.84	27.67	30.54	33.76	37.38	41.45	51.16
20	20.0	24.30	29.78	33.06	36.79	41.00	45.76	57.28
25	25.0	32.03	41.65	47.73	51.86	63.25	73.11	98.35
30	30.0	40.57	56.08	66.44	79.05	94.46	113.28	164.49
35	35.0	49.99	73.65	90.32	111.43	138.24	172.32	271.02

عند تصميم الطرق عادة يتم اعتبار ان صلاحية الطريق 20 عاما مستقبلي , وتوقع نسبة الزيادة السنوية 5 %

$$G_r = 33.06$$

معدل المرور اليومي سنة 2017 (AADT) = 1400 سيارة /يوم .

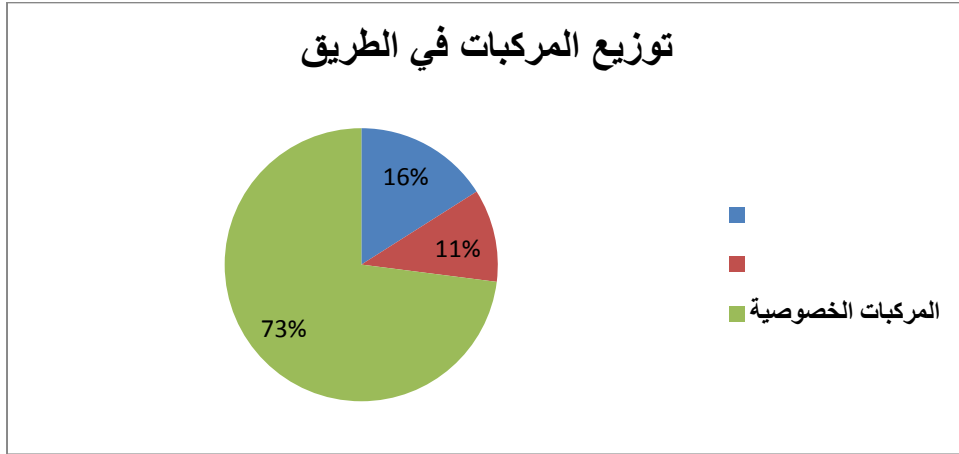
اما بالنسبة ل معدل المرور اليومي المتوقع لمدة التصميم وهي 20 عام = 1400 + 33.06% * 1400 = 1862.84 سيارة / يوم وسوف يتم اعتماد الرقم 1900 سيارة / يوم في التصميم .

/ 400

AADT

المتوسط السنوي اليومي 9600 مركبة /يوم ، حسب دراسات سابقة لشوارع مماثلة وتوزيع نسبها حسب النوع

:



(9-5) توزيع المركبات في الشارع¹⁵

وبعد ذلك يتم تحويل أوزان العربات إلى أحمال قياسية ، ويتم الحصول على الأحمال القياسية لأنواع المركبات المختلفة كما يلي:

load equivalency factor for a cars (fE(car)) = 0.0003135 (single axle)

load equivalency factor for a busses (fE(bus)) = 0.198089 (tandem axle)

load equivalency factor for a trucks (fE(truck)) = 0.29419 (tandem axle)

وبالتالي فإن قيمة ال(ESAL):

$$ESAL(car) = 0.5 * 33.06 * 9600 * 365 * 0.73 * 2 * 0.0003135 = 26511.07584$$

$$ESAL(buss) = 0.5 * 33.06 * 9600 * 365 * 0.11 * 2 * 0.198089 = 2524178.083$$

$$ESAL(truck) = 0.5 * 33.06 * 9600 * 365 * 0.16 * 2 * 0.29419 = 5452740.574$$

$$TOTAL ESAL = 8003429.732$$

ولحساب سماكة كل طبقة يتم الاعتماد على نتائج فحص كاليفورنيا حيث يجب ان لا تقل نسبة تحمل فحص كاليفورنيا لكل طبقة عن التالي :

(8-5): قيمة ال CBR¹⁶

	CBR	
Crushed Stone	90	Base Coarse
Clay and Stone Soil	35	Sub Grade

¹⁵ فريق العمل .
¹⁶ AASHTO (2004) .

ولحساب المعامل المناخي نستخدم المعادلات التالية :

$$R = \frac{N_d}{12} * R_d + \frac{N_s}{12} * R_s \dots\dots\dots 5-7$$

حيث أن :

- R : Regional Factor
- N_d : Number of dry months in a year
- R_d : Regional Factor for soils dry
- N_s : Number of saturated months in a year
- R_s : Regional Factor for soils saturated

ولإيجاد قيمة ال (R_d) (R_s) يتم إستخدام الجدول :

(9-5): قيمة المعامل المناخي¹⁷

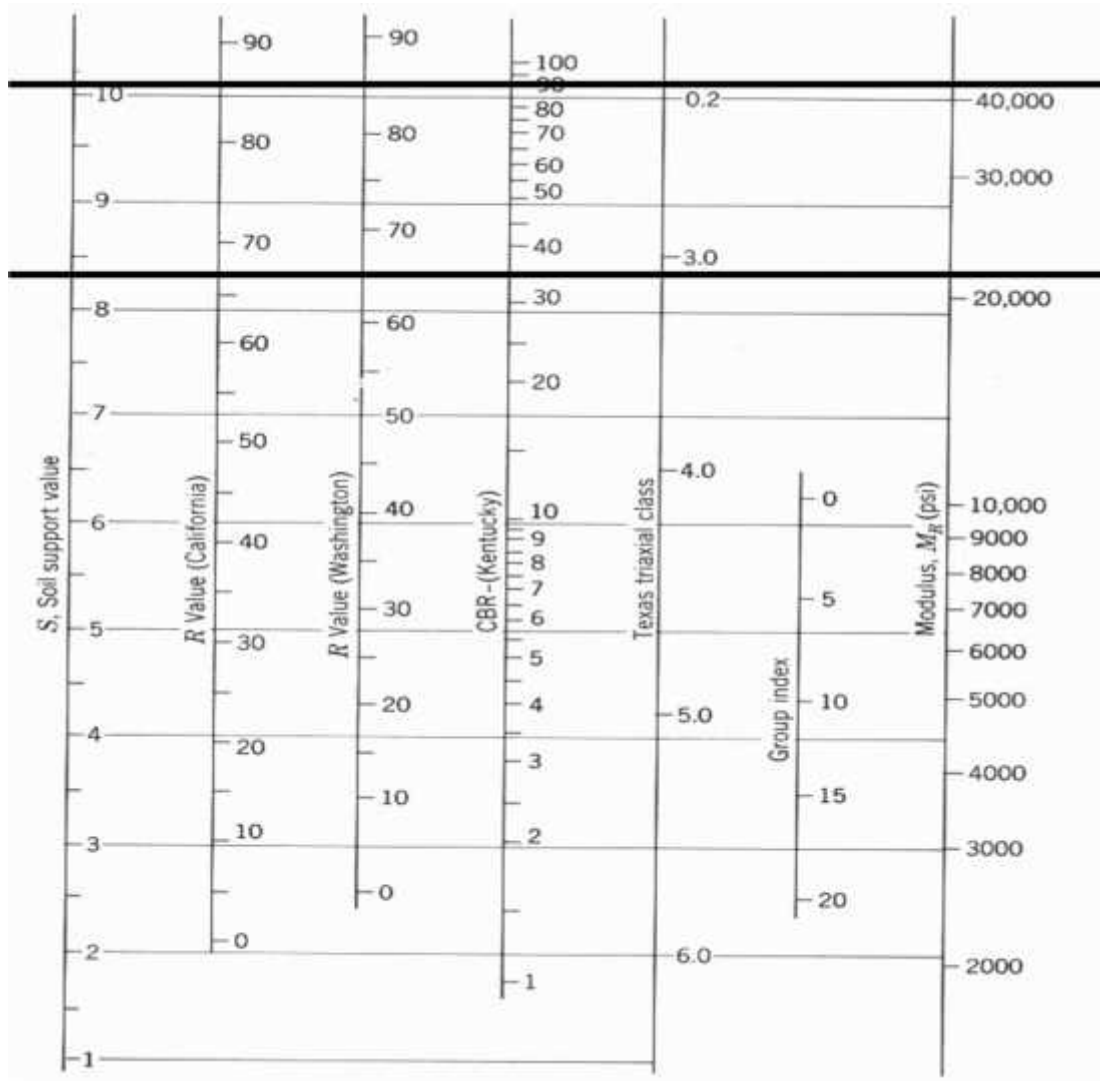
case	Suggested Regional Factor
Roadbed soil frozen 5in or more	0.2 – 1.0
Roadbed soils dry	0.3 – 1.5
Roadbed soils saturated	4.0 – 5.0

وبأخذ بعين الإعتبار أن منطقة الخليل يكون فيها 4 أشهر رطبة و 8 أشهر جافة (بشكل تقريبي حسب الدراسات):

$$R = \frac{8}{12} * 0.9 + \frac{4}{12} * 4.5 = 2.1$$

بعد ذلك يتم ايجاد قيمة ال S-soil support value :

¹⁷ . AASHTO (2004)



S-soil support value¹⁸:(10-5)

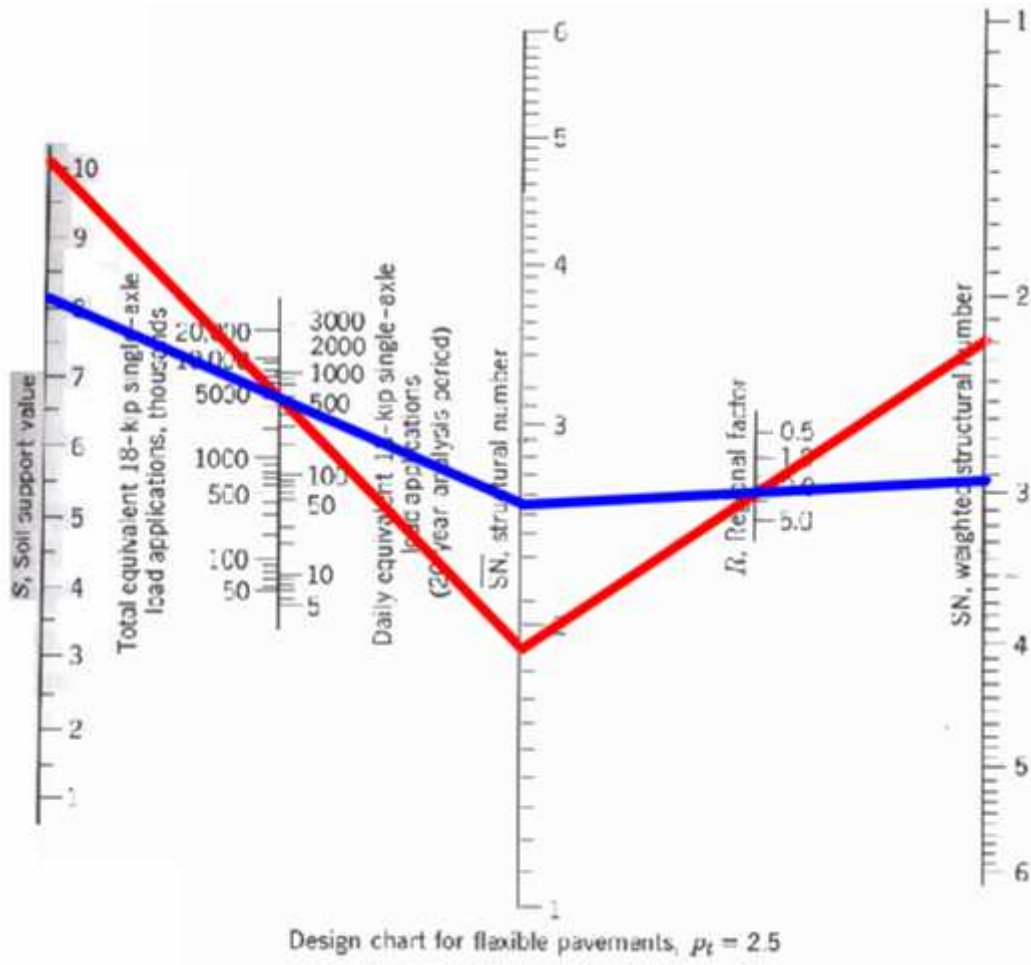
:

(S1-soil support value) = 10.1

(S2-soil support value) = 8.3

: بعد ذلك سيتم حساب قيمة ال SN

. AASHTO (2004) ¹⁸



SN¹⁹ :قيمة المعامل (11-5)

$$SN(\text{Base Course}) = 2.2SN$$

$$(\text{Asphalt}) = 2.94$$

بعد ذلك يتم حساب سمك كل طبقة وذلك حسب المعادلة :

$$SN = a_1 * D_1 + a_2 * D_2 * m_i \dots \dots \dots 5-8$$

حيث أن:

Structural Number.:SN

a2: layer coefficients representative of surface, base course respectively.,a1

D1, D2: actual thickness, of surface, base course respectively.

. AASHTO (2004) ¹⁹

التصميم الإنشائي للطريق :

Mi:drainage coefficient for layer i.

: حيث يتم حساب قيمة ال (a1, a2 ,a3)

قيمة المعامل a1

²⁰(a1) قيمه:(10-5)

Case of Pavement	a ₁ suggested
Road mix (low stability)	0.20
Plant mix (high stability)	0.44
Sand Asphalt	0.40

*وبناء على ما سبق فإن قيمة a1=0.44.

قيمة المعامل a2

²¹(a2) قيمة المعامل (11-5)

Case of base course	a ₂ suggested
sandy gravel	0.07
Crushed stone	0.14
Cement- treated (650psi or more)	0.23
Cement- treated (400-650psi)	0.20
Cement- treated (400psi or less)	0.15
Coarse- graded bituminous-treated	0.34
Sand asphalt	0.30
Lime -treated	0.15-0.30

*وكما تم الاسلاف فإن قيمة a2=0.14.

أما بالنسبة لمعامل التصريف عند حد الإشباع (5-25%) ، وتصريف ضعيف فإن قيمته تساوي 0.7 .

²⁰ . AASHTO (2004)

²¹ . AASHTO (2004)

: التصميم الإنشائي للطريق

:

$$D1 = \frac{2.20}{0.44} = 5.0 \text{ in} = 5.0 * 2.54 = 12.7 \text{ cm Select 13 cm}$$

$$D2 = \frac{2.94 - 2.20}{0.7 * 0.14} = 7.4 \text{ in} = 7.4 * 2.54 = 19.2 \text{ cm Select 20 cm}$$

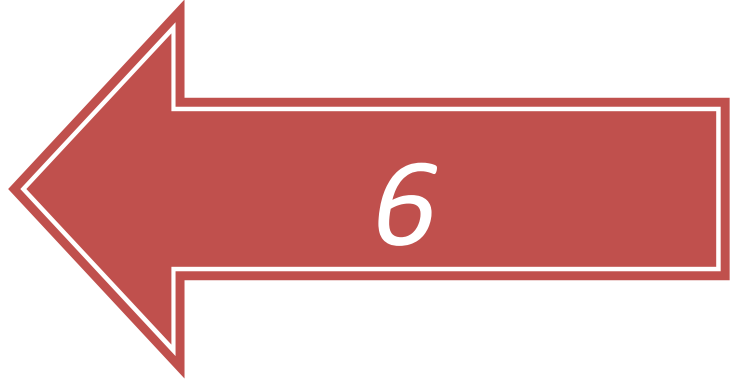
:

22 (12-5)

()	
7	(Wearing Course)
7	(Binder Course)
20	(Base Course)

(Wearing Course) تكون بحجم حبيبي 1/2 (Binder Course) بحجم حبيبي 4/3 .

وبالنسبة لمواد الردم فيجب استخدام مواد مختارة قريبة من تكوين طبقة الاساس عبارة عن مزيج من الصخور خالية من التربة العضوية (الحمراء) ولا تقل نسبة تحمل كاليفورنيا لها عن 35.



تصريف المياه عن سطح الطريق

1-6

2-6 أهمية صرف المياه عن سطح الطريق

3-6 التصريف السطحي للطريق (Surface Drainage)

1-3-6 الميول العرضية للطريق

2-3-6 الميول الطولية للطريق

4-6 كمية مياه الأمطار

(Rainfall Intensity)

1-4-6

تصريف مياه الامطار عن سطح الطريق

1-6 :

إن تصريف المياه عن سطح الطريق هو عامل مهم لراحة مستخدمي الطريق ولتقليل الحوادث الناتجة عن زحاقة المركبات على الطريق ، ويتطرق هذا الموضوع إلى كيفية جمع ونقل وصرف المياه السطحية التي تتجمع عند أو على أو قرب الطريق مباشرة في حرم الطريق أو تجمعات الجداول والسيول التي تقطع حرم الطريق .

ويتوجب إجراء مسح شامل لصرف المياه السطحية وكيفية مراقبتها والتحكم فيها ، ويبدأ ذلك بتقسيم كامل منطقة الدراسة إلى أجزاء لدراسة سقوط الأمطار عليها ثم تجمع هذه المياه في مجاريها ، وكذلك يجب دراسة المياه الساقطة على سطح الطريق مباشرة بدراسة الميول لهذا الطريق ، حيث تتجمع المياه الساقطة على جوانب الطريق وعليه يجب تصميم شبكات صرف مياه الأمطار التي بدورها تنقل هذه المياه إلى خارج حرم الطريق .

2-6 أهمية صرف المياه عن سطح الطريق:

تكمُن أهمية صرف المياه في كونها تضعف قوة التحمل الإنشائية لرصافات الطريق وفي حال عبور المركبات عليها قد يؤدي ذلك إلى انهيار الرصافات والحوادث المرورية ، وتشكل المياه خطراً كبيراً في حال كانت طبيعة المنطقة تحتوي على تربة انتفاخية مما يؤدي إلى تشكل تلال صغيرة على سطح الطريق ويعطل عملها ، وقد يؤدي تراكم المياه على جوانب الطريق إلى تقليل قوة الاحتكاك بين جزيئات التربة وبالتالي انهيار الميول الجانبية التي تعتمد على الجاذبية ، وفي الأماكن التي تتعرض للصقيع قد تؤدي المياه الجوفية المتواجدة في الطبقات إلى تشقق الطريق نتيجة زيادة حجم الماء بعد تجمدها.

3-6 التصريف السطحي للطريق (Surface Drainage) :

للتصريف السطحي يشمل كل الأمور التي تتعلق بإزالة المياه السطحية عن حرم الطريق ، ولذلك فإن التصميم الصحيح لنظام الصرف السطحي للمياه يجب أن يتناسب مع كمية الأمطار المتساقطة على أو بجانب الطريق ، ولكن المياه المتسربة عبر الشقوق السطحية وأكتاف الطريق تسبب انهيار الطبقات التحتية للطريق

: تصريف المياه عن سطح الطريق

وبالتالي انهيار الطبقة السطحية للطريق (الإسفلت) ، وعند تصميم نظام صرف جيد لمياه الأمطار نقل خطر تشقق سطح الطريق وبالتالي تقليل احتمالية انهيار طبقات الطريق .

يتم تصريف المياه السطحية للطريق في المناطق الريفية (خارج المدن) عن طريق عمل ميلان طولي وعرضي لكل من أكتاف الطريق و سطح الطريق وصيها قي قنوات طولية (ditches) الطريق.

1-3-6 الميول العرضية للطريق :

أهم هدف للميول العرضي هو إزالة المياه عن سطح الطريق وهذا يكون بعمل نسبة الميلان عادة 2% أو اقل ، وعندما تكون الطريق مقسومة بجزيرة فان تصريف الماء يصبح أصعب، ومع زيادة عدد المسارب في الجزء الواحد فان ميول هذه المسارب يزداد من مسرب إلى آخر باتجاه الأطراف ، ويمكن اعتبار النقاط التي يكون فيها الميل العرضي للطريق قريب من الصفر هي نقاط تجمع مياه الأمطار .

2-3-6 الميول الطولية للطريق :

لما كانت الميول العرضية تصرف المياه على جوانب الطرق فان عمل ميلان في الاتجاه الطولي يصرف المياه المتجمعة على جوانب الطريق والتي أصلا جمعت عن طريق الميول العرضية ، ويجب أن لا يقل الميل الطولي للطريق عن 0.5 % ويمكن اعتبار المناطق التي يكون فيها الميل الطولي اقل من ذلك هي نقاط حرجة وتتجمع فيها المياه .

4-6 كمية مياه الأمطار :

ترتكز أنظمة تصريف مياه الأمطار لمنطقة معينة على الطبيعة الجغرافية والأحوال المناخية لتلك المنطقة ، وترتبط بكميات مياه الأمطار (Rainfall) وما تولده من مياه تنساب على سطح الأرض (Runoff) ومعرفة كميات مياه الأمطار الجارية على الأسطح هو أمر مهم لتصميم شبكة تصريف مياه الأمطار ، وهناك أكثر من طريقة لحساب كميات مياه الأمطار ومن أشهر هذه الطرق هي الطريقة المنطقية (Rational) Formula ، حيث تربط هذه الطريقة كمية المياه المتدفقة نتيجة الأمطار على مساحة معينة من الأرض وخلال

:

: تصريف المياه عن سطح الطريق

$$Q = C.I.A.....(6-1)$$

حيث أن :

Q : كمية المياه (Flow rate). (لتر / ثانية).

C : معامل الانسياب السطحي.

I : (Rainfall intensity). (لتر / ثانية. هكتار).

A : المساحة التي يخدمها الخط. (هكتار).

نسبة الامطار في مدينة دورا - الخليل لمدة 20 عام هي 509 .

ويأتي أهمية معامل الانسياب السطحي لان هناك كمية مياه مفقودة بسبب عملية التبخر وكمية تتخلل وتتسرب إلى باطن الأرض وكمية أخرى تبقى على سطح الأرض لتشكل البقع ، وتعتمد كمية المياه المفقودة على عدة عوامل أهمها:

1-

2-

3- ما تحتويه من مياه وكذلك .

4- مدة استمرار الهطول .

وعندما تحتوي المنطقة على أسطح مختلفة بمعاملات متباينة ، فإن المعامل المناسب لكل سطح يضرب في جزئية مساحته ومن ثم تجمع المعاملات كما في العلاقة التالية :

$$C_{avg} = \frac{\sum C_i \cdot A_i}{\sum A_i}(6-2)$$

معامل الانسياب السطحي لعدة أسطح :

: تصريف المياه عن سطح الطريق

(1-6) معامل الانسياب للأسطح المختلفة¹.

معامل الانسياب السطحي	
0.95 – 0.75	
0.90 – 0.80	شوارع ومسطحات مرصوفة رصف جيد
0.85 – 0.75	رصف بالطوب أو الحجارة بالمونه
0.70 – 0.50	رصف بالطوب أو الحجارة بدون مونه
0.60 – 0.25	طرق ترابية
0.30 – 0.15	طرق زلطية ومشايات مدكوكة
0.30 – 0.10	طرق غير مرصوفة
0.20 – 0.10	أراضي عشبية ومساحات فارغة

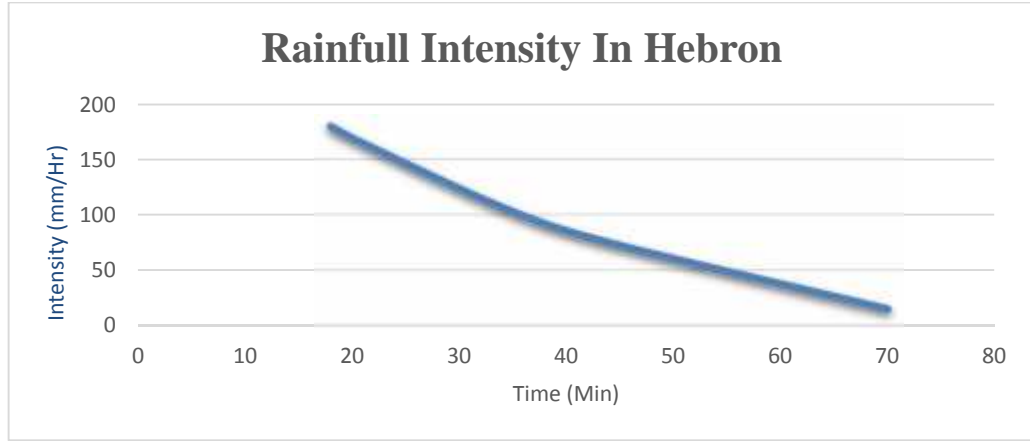
(Rainfall Intensity)

1-4-6

تعتمد طريقة حساب شدة سقوط المطر على مدة استمرار الهطول ، لذلك من المتوقع أن تكون غزارة المطر عالية عندما تكون الفترة قصيرة ، ومن المناسب تمثيل معلومات سقوط الأمطار على شكل منحنيات الشكل (1-6) ط مدة سقوط الأمطار مع غزارتها لفترات دورية عند (5,10,25) سنة ، وهي تشمل اكبر كمية مياه أمطار سقطت خلال الفترات الدورية ، ويمكن استخدام المنحنيات المصممة على أساس 25 سنه في المناطق المعرضة إلى فيضانات.

<http://www.uomisan.edu.iq/library/admin/book/69919850677.pdf> ,

¹



(1-6)

والزمن المحسوب لهذا الشكل هو عبارة عن زمن تركيز العاصفة (time of concentration) وهو عبارة عن الزمن اللازم لوصول مياه الأمطار من ابعد نقطة في المساحة التي يخدمها الخط وحتى وصولها مصرف مياه الأمطار وسيرها في خط التصريف ويمكن تمثيلها في المعادلة التالية :

$$T_c = t_i + t_f \text{ min} \dots\dots\dots(6-3)$$

حيث أن :

T_c : زمن تركيز العاصفة (دقيقة)

T_i : زمن دخول المياه من مكان سقوطها إلى خط الصرف (time inlet). (دقيقة)

T_f : الزمن المستغرق لنقل المياه من مصرف إلى آخر عبر الأنابيب (time flow) (دقيقة)



الإنارة على الطريق

- 1-7 .
- 2-7 .
- 3-7 أنواع المصابيح الرئيسية المستخدمة في الإضاءة .
- 4-7 طريقة توزيع الإضاءة على الشارع .
- 5 -7 .
- 6-7 المسافة بين أعمدة الإنارة .

1-7

على الشوارع مهمة جدا حيث أنها تخفض من حوادث الطرق, كما تساعد الإضاءة السائق على قيادة سيارته في الليل بنفس السرعة التي يقود بها نهارا , مما يقلل من وقت الرحلة . حيث أن التوفير في الوقت و التخفيض من الحوادث لها مردود اقتصادي, و الإضاءة مهمة ومفيدة للمشاة حيث تجنبهم الأخطار وتمكنهم من رؤية الطريق بوضو بالإضافة إلى أنها ضرورية للنواحي الأمنية.

2-7

الإضاءة على الطريق عمل يتطلب دراسة وافية ومواصفات محددة مبنية على تجارب وأبحاث سابقة ولذلك يجب يلي:

- الاهتمام بمكان أعمدة الإضاءة من حيث تثبيتها في الجزيرة الواقعة في وسط الطريق على الأرصفة والجزيرة معا.
- الاهتمام بأبعاد الأعمدة كارتفاعات وأطوال أذرعها والمسافات بينها.
- الاهتمام بنوع المصابيح المستعملة حيث إن لكل نوع مزاياه ونواقصه، فبعض المصابيح يتأثر بالأمطار والرياح والضباب وبعضها يحتاج إلى صيانة مستمرة.
- دراسة نوع سطح الطريق ومدى مقدرته على عكس الإضاءة حيث إن نوع المصابيح وتوزيع الأعمدة وغير ذلك من الأمور تتأثر بنوع سطح الطريق ومقدرته على عكس الضوء.
- الاهتمام بتوزيع الإضاءة حيث إن الإضاءة يجب أن توزع بانتظام لأن ذلك يقرر توزيع الأعمدة وأبعادها وقوة المصابيح.

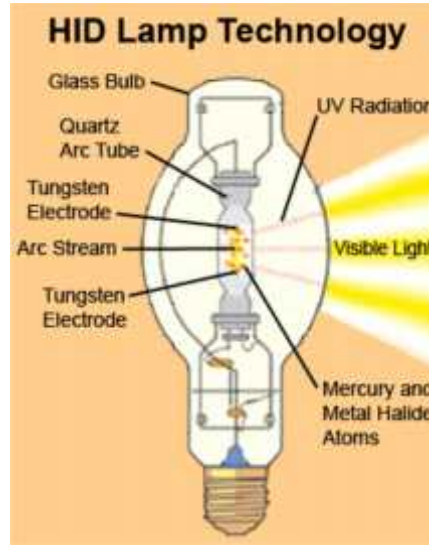
3-7 أنواع المصابيح الرئيسية المستخدمة في الإضاءة

1. مصابيح التنجستن (Tungsten Filament).
2. مصابيح الصوديوم (Sodium Vapour).
3. مصابيح الفلورسنت (Tubular Fluorescent).
4. المصابيح الزئبقية (High-Pressure Mercury Lamps).

وسيتم توضيح خصائص كل نوع من هذه :

1- مصابيح التنجستن (Tungsten Filament):

تستخدم هذه المصابيح في إضاءة الشوارع والأرصفة وأماكن التسوق وتستخدم بكثرة لأنها ذات تكلفة معقولة وتعطي إضاءة جيدة



(1-7) مصابيح التنجستن¹

2- مصابيح الفلورسنت (Tubular Fluorescent):

يستخدم بكثرة في إضاءة الطرق ولكن هذا النوع من المصابيح ذات التكلفة العالية.

3- مصابيح الصوديوم (Sodium Vapor):

تعطي إضاءة عالية وقوية وتكون مائلة اللون إلى الأصفر وهي أفضل الأنواع المستخدمة لإضاءة الطرق لان توهجها مناسب للعين ولا يسبب أي إزعاج لمستخدمي الطريق

4- المصابيح الزئبقية (High-Pressure Mercury Lamps):

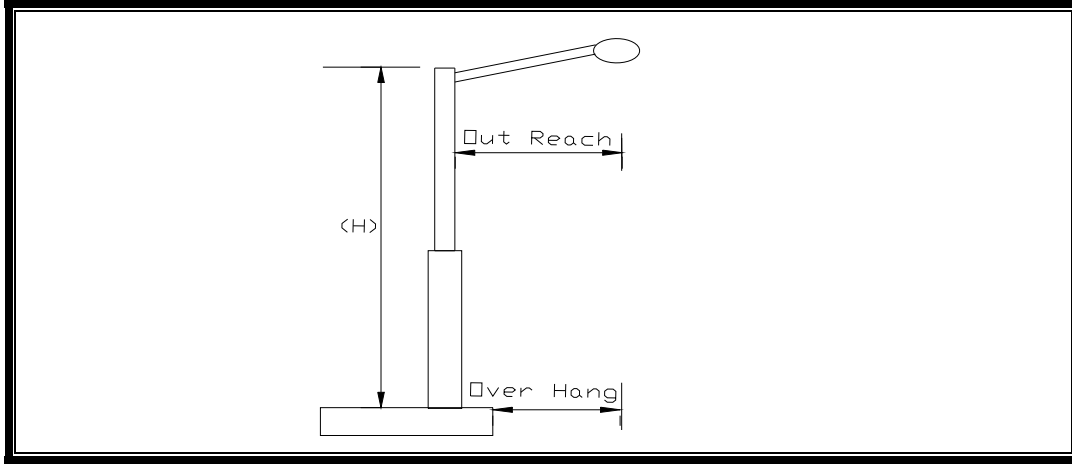
هذا النوع من المصابيح شبيه بمصابيح الصوديوم في الصناعة والتركيب إلا أن (Mercury) يحل محل Sodium وهي تعطي إضاءة بيضاء اللون وتستخدم في أماكن التسوق .

وهنا يجب التعرف على المفاهيم الأساسية المستخدمة في تصميم الإضاءة على الطريق وهي كما يلي:

- 1- المسافة بين مركز المصباح ومركز العمود (Out Reach).
- 2- لمسافة بين مركز المصباح وطرف الرصيف الداخلي (Over Hang).
- 3- المسافة بين العمود والعمود الذي يليه (Spacing) .

¹ Design of Roadway Lighting(TAC Ottawa Spring 2007)

كما هو موضح في الشكل .

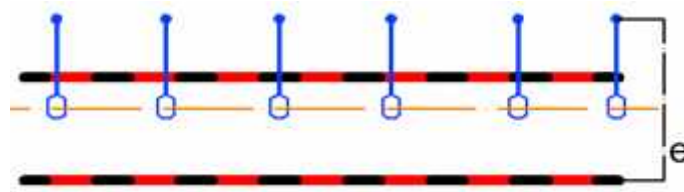


(2-7) أعمدة الإضاءة على الطريق .

4-7 طريقة توزيع الإضاءة على الشارع (Arrangement)

حيث يتم توزيع الإضاءة على الشوارع بعدة طرق منها:

- 1- التوزيع على جهة واحدة (single side) (3-7) , حيث يلجأ إلى هذا الترتيب إذا كان ارتفاع عمود (h) اكبر من المسافة بين موضع العمود وطرف الشارع (e) .



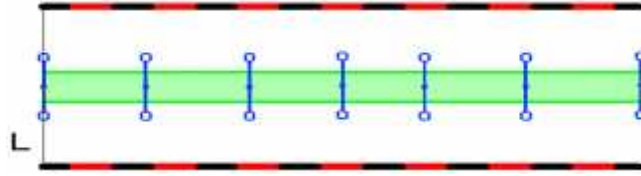
(3-7) توزيع الأعمدة في جهة واحدة.²

$$h > e$$

2-توزيع الأعمدة في المنتصف (على جزيرة) (central arrangement) ,

(4-7) , حيث يلجأ لهذه الطريق إذا كان عرض الشارع (L)

الفصل السابع : الإنارة على الطريق



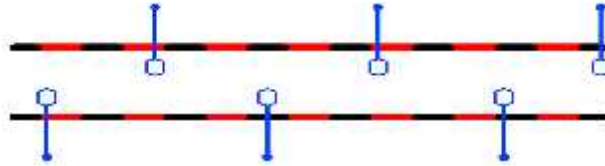
3. (4-7) توزيع الإنارة في المنتصف.

$$L < 1.5 h$$

h (5-7), ويلجا لهذه الطريقة إذا كانت

3- توزيع الأعمدة بشكل ترنحي (staggered arrangement)

$$L, e \quad 1.5 h$$



4. (5-7) توزيع الأعمدة بشكل ترنحي.

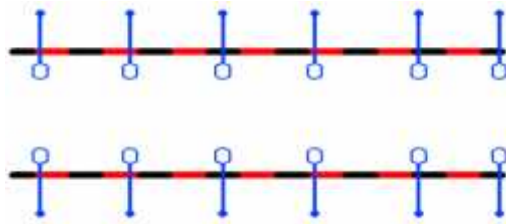
$$h < e$$

$$L < 1.5h$$

(6-7), ويستخدم هذا الترتيب عندما

4- توزيع (opposite arrangement)

$$L \text{ يكون } h, h \text{ , } L$$



5. (6-7) ترتيب الإنارة بشكل تقابلي.

$$L > 1.5 h$$

$$h > L / 2$$

³فريق العمل .
⁴فريق العمل .
⁵فريق العمل .

5-7

يختلف ارتفاع أعمدة الإنارة حسب عرض الطريق، نوعية المصابيح المستخدمة، حسب سطح الطريق، والمنطقة المحيطة بالأعمدة، وعادة يستخدم ارتفاع أعمدة الإنارة 7.5, 10, 12 الطريق (overhangs) 1.5, 2, 2.5 متر على الترتيب.

6-7 ة بين أعمدة الإنارة

حيث تختلف المسافة بين الأعمدة حسب ارتفاع العمود وعرض الطرق، وعادة تؤخذ من 3 4 العمود. كما أن المسافة على التقاطعات تقل عن المسافة في الطريق الرئيسي وعادة تكون نصف المسافة المستخدمة.

ويوضح الجدول التالي العلاقة بين المسافة بين الأعمدة

(1-7) العلاقة بين المسافة بين الأعمدة وعرض الطريق وارتفاع العمود والمسافة عن حافة الطريق⁶

Group	Mounting Height H m	Effective Width, W m										Max Overhang A m	
		7.62	9.14	10.69	12.19	13.72	15.24	16.76	18.29	19.81	21.34		
		Maximum spacing , S m											
A1	7.26	30.5	25.36	21.3	18.3	16.8							1.82
	9.14	36.6	36.6	30.5	27.4	24.4	21.3	19.8					2.29
	10.69	42.7	42.7	42.7	38.1	33.5	30.5	27.4	24.4	22.9			2.59
	12.19	48.8	48.8	48.8	48.8	42.7	39.6	35.1	32.0	30.5	27.4		2.90
A2	7.62	33.5	30.5	25.9	22.9	19.8							1.82

الفصل السابع : الإنارة على الطريق

	9.14	39.6	39.6	38.1	33.5	29.0	25.9	24.4				2.29
	10.69	47.2	47.2	47.2	45.7	39.6	36.6	33.5	30.5	27.4		2.59
	12.19	53.3	53.3	53.3	53.3	51.8	47.2	42.7	39.6	36.6	33.5	2.90
A3	7.62	36.6	36.6	32.0	27.4	24.4						1.82
	9.14	44.2	44.2	44.2	39.6	35.1	32.0	29.0				2.29
	10.69	51.8	51.8	51.8	51.8	47.2	42.7	39.6	36.6	33.5		2.59
	12.19	57.9	57.9	57.9	57.9	57.9	56.4	51.8	47.2	42.7	39.6	2.90

A1 : الإنارة للشوارع الرئيسية ذات المرور الكثيف (Heavy traffic) .

A2 : الإنارة للشوارع الرئيسية ذات المرور الطبيعي (Normal traffic) والتي يمر بها عربات كبيرة.

A3 : الإنارة للشوارع ذات المرور المتوسط مثل الطرق الريفية الرئيسية (main rural roads) ,

(.minor urban roads)

لذلك سنستخدم الطريقة الثالثة (staggered arrangement) في عملية توزيع أعمدة الإنارة

(1-7) , فسيكون توزيع الأعمدة على النحو التالي:

10

:

24.4

المسافة بين الأعمدة:

3.40

المسافة من مركز المصباح إلى جانب الطريق (Overhang):



الإشارات المرورية

- 1-8 .
- 2-8 أهداف الإشارات المرورية .
- 3-8 .
- 4-8 .
- 5-8 الإشارات الموسومة على الطريق .

الفصل الثامن: الاشارات المرورية

الاشارات المرورية

1-8 :

الطريق يتم خلاله المرورية بين الطريق تصميمه عليه أيضا وخلالها تحديد الأولويات والاتجاهات ويتم خلالها تحديد الأولويات والاتجاهات ويمكن

2-8 أهداف الإشارات المرورية :

- 1-تحديد وتقسيمها.
- 2-الاتجاهات حيث يتم تبيين
- 3-
- 4-يجوز فيها
- 5-تحديد
- 6-تحديد أولوية
- 7-تحديد السيارات.
- 8-تعيين الاتجاهات بالأسهم لتحديد يتجه إليها

3-8 :

- حيث يتم رسمها الطريق يمكن فيها بيضاء وغيرها.
- تحديد
- الأسهم.
- : لتحديد الطريق (عين ليلا) عين الطريق وبين (.

4-8

:

يتم
الهدف
وتباين
لأجله.
الطريق بحيث يتم رؤيتها
خلفية
رؤيتها
ليلا
أيضا ويجب
يتناسب

التصنيف :

1- التحذير:

مثليه

2- :

دائرية سداسية

3- :

مستديرة

4- :

كافية بطاريات
سيارات
وهذه
ويؤمن لها

5- الإرشادية:

الإرشادية أساسية وتوجيه السائقين

وغيرها الهامة والضرورية وإحاطتهم وتحديد


والاتجاهات

الأهمية الجغرافية والجيولوجية والتاريخية والدينية هذه

السائقين الطريق لمقاصدهم.

وفيما يلي ودالاتها يجب عندها:

الفصل الثامن: الاشارات المرورية

5.	4.	3.	2.	1.
يتم نصبها على الجانب	مكان نصبها وتفاصيل أخرى	مدلولها	رقمها	شكل الشاخصة ولونها (ظهر جميع الشاخصات : رمادي)
الأيمن أو على جانبي الشارع	حوالي 150م قبل بدء الانعطاف	انعطاف حاد إلى اليسار	أ-2	

الأيمن أو على جانبي الشارع	حوالي 150م قبل بدء الانعطاف	انعطاف حاد إلى اليسار	أ-2	

الأيمن أو على	150	اليمين	3-	

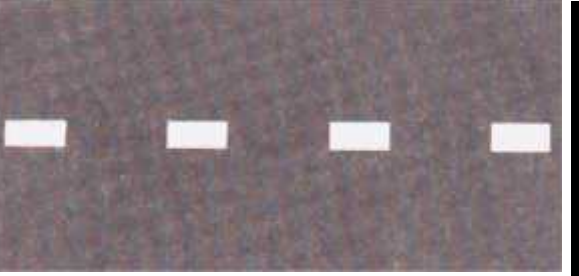
الفصل الثامن: الاشارات المرورية

الأيمن أو على	150	انعطاف إلى اليسار و ثم إلى اليمين	6-	
الأيمن أو على	150	انعطاف إلى اليمين و ثم إلى اليسار	7-	
الأيمن أو على	150	إلى اليمين	14-	
الأيمن أو على في وسط الطريق	القريب أو على 42-	اليسار للسير في	6-	
	لغاية المفترق القريب أو لغاية أقيمت قبل المفترق القريب ، التي تحتها - فيسري ما ذكر في هذه الشاخصة تحتها .	ممنوع السير بسرعة تزيد عن عدد /	(1)20-	

الفصل الثامن: الاشارات المرورية


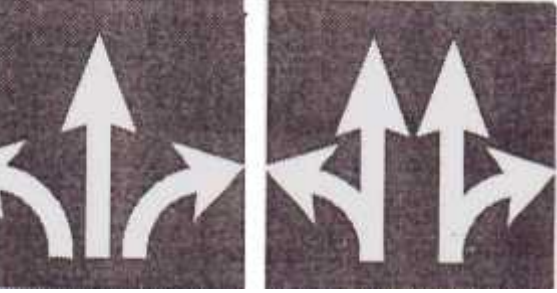
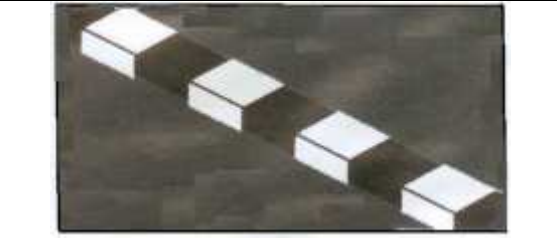
<p>في الجانب الأيمن أو الأيسر أو على جانبي الطريق أو فوقها</p>	<p>أقيمت قبله أقيمت في الطريق أو فوقها.</p>	<p>! الأولوية لحركة السير في الطريق القاطعة . في الجهة اليسرى على من يعتزم الاستدارة إلى اليسار يعتزم الاستدارة إلى اليسار للسير في الاتجاه .</p>	<p>37-</p>	<p>مقياس : في طريق بلدية : 15:1 في طريق ليست بلدية : 20:1</p>  <p>تجوز إضاءتها بإضاءة داخلية</p>
<p>الأيمن للطريق</p>	<p>200×200</p>	<p>المفترق : يُظهر شكل المفترق . سهم عريض : طريق رئيسية - سهم رفيع : طريق ثانوية . على خلفية زرقاء فذلك يشير إلى طريق سريعة.</p>	<p>28-</p>	
<p>تحذير وإرشاد في منعطف حاد : على سائق المركبة أن يتمهل بالسير ويتابع سيره بالاتجاه الموسوم باسمه على الشاحنة. في الأمانة التي تنفذ فيها أشغال على الطريق تكون الألوان برتقالي - ابيض.</p>	<p>10-</p>	 <p>مقياس الوسم : 100×20 50% على الأقل من المساحة المدهونة باللون الأبيض .</p>		

.3 الشرح ومعنى الوسم	.2 رقمه	.1 لون الوسم وشكله
-------------------------	------------	-----------------------

<p>يسوق مركبة أو حيوان أن يسوق مركبته أو الحيوان في المسلك الأيمن الأقصى ولا يجوز له عبور الخط بجسم المركبة أو بقسم منه إلا من أجل التجاوز أو من أجل تنفيذ أمر قانوني آخر مع المحافظة على أحكام أي تشريع -</p> <p>متوازية لا تزيد المسافة بينها على 20 سم ، فيجوز استعمال المسلك باتجاه السير كما يظهر في الشاخصة هـ</p> <p>12</p>	<p>1-</p>	 <p>10 سم على الأقل . النسبة بين طول الخط الموسوم وطول الفراغ : في طريق بلدية : 1:1 لغاية 2:1 . في طريق ليست بلدية 4:1 1:1 لغاية 2:1 .</p> <p>إذا كانت هناك أشغال تُنفذ في الطريق فيكون اللون</p>
--	-----------	---

<p>متواصل فعلى السائق أن يسوق مركبته أو يقود الحيوان على الجانب الأيمن للخط ولا يجوز له عبور الخط بجسم المركبة أو بقسم منه ولا يتوقف في الطريق التي بجانبه بما في ذلك أطراف الطريق إلا من أجل تنفيذ أمر ق</p> <p>على من يقود حيواناً أن يخلي الطريق للمركبات ويقود الحيوان على طرف الطريق إذا كان ذلك ممكناً .</p>	<p>4-</p>	 <p>10 :</p> <p>إذا كانت هناك أشغال تُنفذ في الطريق فيكون اللون</p>
--	-----------	---

الفصل الثامن: الاشارات المرورية

<p>خط حدود : يشير الخط إلى حافة الشارع في المكان التي لا توجد فيه أحجار حافة .</p> <p>على سائق المركبة الميكانيكية أن يسوق مركبته على الجانب الأيسر للخط ولا يجوز له العبور إلى يمين الخط إلا من أجل منع وقوع حادث أو منع عرقلة لحركة السير عندما يسير بسرعة بطيئة أو من أجل المحافظة على أحكام أي تشريع كان .</p>	<p>7-</p>	 <p>10 :</p>
<p>أسهم للسير في المفترق :</p> <p>يجوز عبور المفترق من المسلك الموسوم بالسهم فقط باتجاه السهم . إذا كان السهم باللون الأصفر فيسري على المركبة العمومية فقط .</p>	<p>13-</p>	 <p>مقياس الرسم : 150:1 يجوز رسم الأسهم إذا كانت هناك أشغال تُنفذ في الطريق فيكون اللون</p>
<p>أحجار الحافة مدهونة باللون الأسود والأبيض : لإظهار وإبراز الحافات أو الفواصل أو الجزر المبنية .</p>	<p>3-</p>	



حساب المساحات و الحجوم لكميات الحفر والردم

1-9 .

2-9 حساب مساحة المقاطع العرضية.

1-2-9 طريقة الإحداثيات.

3-9 حساب الحجوم والكميات.

1-3-9 حساب كميات الحفر والردم بطريقة المقاطع الوسطى .

2-3-9 حالات المقاطع العرضية المتتالية.

حساب المساحات و الحجوم لكميات الحفر والردم

1-9

يلزم في المشاريع الهندسية كمشاريع الطرق والسكك الحديدية وغيرها حساب كميات الأعمال الترابية وذلك يهدف إلى إيجاد كميات الحفر و الردم للطريق المصممة وذلك من خلال معرف المساحة لكل مقطع وذلك حتى يتم الحصول على الحجم فلا نستطيع إيجاد الحجوم بدون المساحة، هناك مجموعة من الطرق لإيجاد المساحات و لكن في هذا المشروع تم الاعتماد على القياسات التي تم أخذها في عملية الرفع في الحقل بالرغم من أنها معقدة و لكنها أكثر دقة.

و يتم إيجاد القياسات من خلال اخذ مقاطع عرضية على طول الطريق و يمثل المقطع العرضي التغيرات العرضية في الطريق وذلك بأخذ المناسب عند كل تغير و منسوب خط الإنشاء وذلك حتى يتم حساب كافة. و تحسب مساحات هذه المقاطع بمعرفة مناسب و عناصر التصميم - , - المساحات للمقاطع العرضية بالتالي يمكن حساب كميات الحفر والردم بين كل مقطعين متتاليين وبالتالي حساب كميات الحفر والردم لكل المشروع.

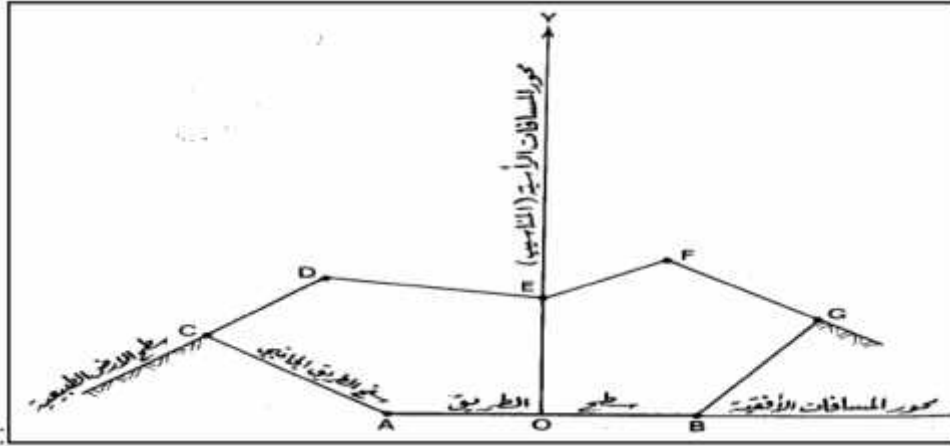
2-9 حساب مساحة المقاطع العرضية

يمكن حساب مساحات المقاطع العرضية وفق ثلاث طرق رئيسية :-

- الطريقة الحسابية.
- الطريقة التخطيطية.
- الطريقة الميكانيكية.

1-2-9 طريقة الإحداثيات

تعتبر الطريقة الحسابية الأكثر شيوعا وانتشارا وذلك بسبب تطور الأجهزة الإلكترونية وانتشارها وهي تعتبر دقيقة جدا لكنها تأخذ وقتا وجهدا أكثر من تلك الطريقتين، وقد تم استخدام طريقة الإحداثيات التي هي جزء منها.



(1-9) مقطع عرضي لطريق 1.

ولقيام بحساب مساحة المقطع العرضي المبين في الشكل السابق يتم اختيار نظام معين مركزه النقطة O نقطة تقاطع الإحداثي السيني والإحداثي الصادي. وبمعرفة المسافات الأفقية ومناسيب النقاط الموضحة في الشكل (1-8) وكذلك معرفة عرض الطريق AB يمكننا تعيين إحداثيات جميع نقاط المقطع العرضي. ومن ثم يتم ترتيب إحداثيات النقاط على شكل بسط يمثل الإحداثي الصادي ومقام يمثل الإحداثي السيني وترتيبها في جدول ك :

(2-8) :

Point NO.	A	C	D	E	F	G	B	A
Y	y_A	y_C	y_D	y_E	y_F	y_G	y_B	y_A
X	$-x_A$	$-x_C$	$-x_D$	x_E	x_F	x_G	x_B	$-x_A$

(2-9) حساب المساحة بطريقة الإحداثيات 2.

وبعد ذلك يتم ضرب كل قيمتين واقعتين على طرفي كل خط قطري، وتجمع النتائج وبفرض أن مجموع الضرب يساوي 1 ، وكذلك نضرب كل قيمتين واقعتين على طرفي كل سهم ونجمع النواتج وبفرض أن مجموع هذه الضرب يساوي 2 فيتم حساب المساحة اعتمادا على العلاقة التالية :

$$Area = \frac{|\sum 1 - \sum 2|}{2} \dots\dots\dots(9.1)$$

¹ <https://survey-home.blogspot.com>
² <http://www.arabgeographers.net>

3-8 حساب الحجوم والكميات

بعد تصميم الشكل النهائي للطريق في المسارين النهائيين (الأفقي والرأسي) ينتج من ذلك كميات حفر و ردم للوصول إلى منسوب التصميم الجديد (منسوب سطح الطريق المخصص -). وهناك مجموعة من الطرق و الحالات المختلفة و القوانين المختلفة لحساب الحجوم وذلك حسب الاختلاف في حالة كل مقطع و سنعرض بعض النماذج من المشروع تفي بكل الحالات الخمس لحسابات المقاطع وهي:

-
-
- ()
- ()
- ()
-
-

1-3-8 حساب كميات الحفر والردم بطريقة المقاطع الوسطى

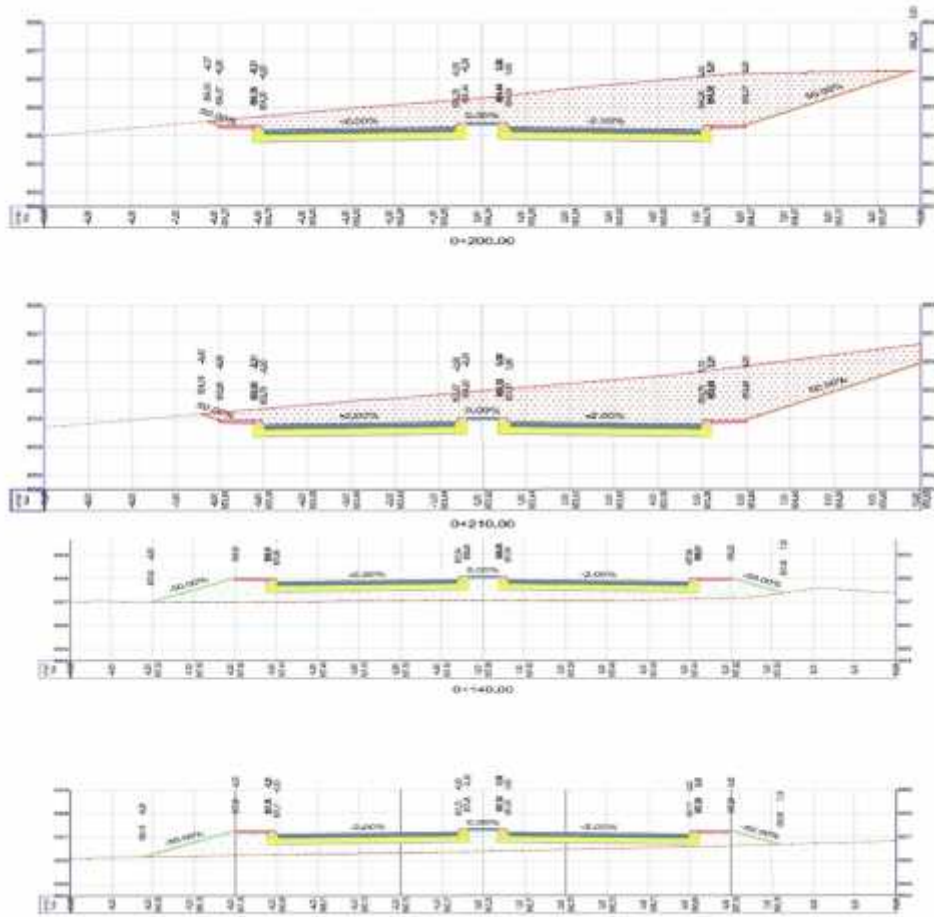
تعتمد هذه الطريقة على التغير المنتظم في سطح الأرض حيث يفترض أن ميل سطح الأرض منتظماً بين كل مقطعين عرضيين متتاليين، ولذلك تم الرصد عند كل تغير أفقي ورأسي في الطريق ولحساب الحجم يتم أخذ معدل ما بين المساحتين للمقطعين المتتاليين ونضربها في المسافة بينهما.

2-3-8 حالات المقاطع العرضية المتتالية

- المقطعين العرضيين المتتاليين في منطقة حفر كامل أو ردم كامل

حيث يتم تطبيق القوانين على المقطعين اللذين يقعان في منطقة حفر كامل كما وينطبق على المقاطع التي تكون تحوي ردم كامل ، في هذه الحالة تطبق العلاقة التالية :-

$$V = D \left(\frac{A_1 + A_2}{2} \right) \dots \dots \dots (9-2)$$



(3.9) المقطعين العرضيين المتتاليين في منطقة حفر كامل أو ردم كامل³.

()

• يتم حساب الكميات كما يلي :-

❖ الردم حسب العلاقة التالية :-

$$V_{fill} = \frac{1}{3}(F_{i+1}) \times (D) \dots \dots \dots (9-3)$$

❖ الحفر حسب العلاقة التالية :-

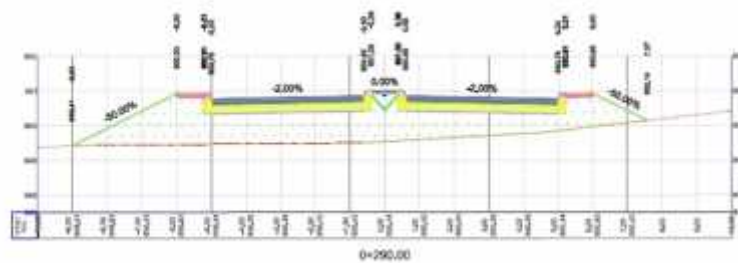
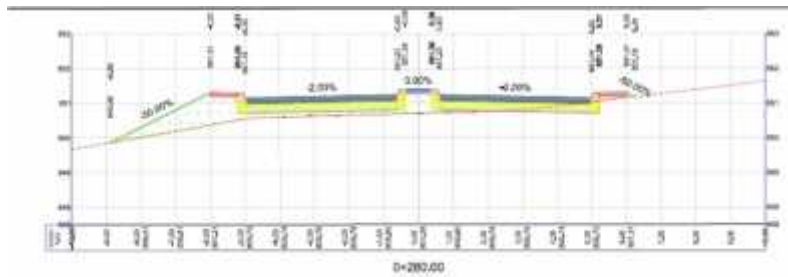
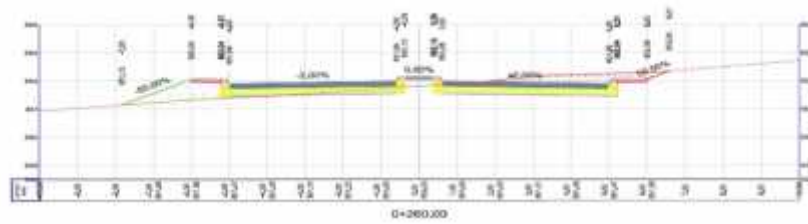
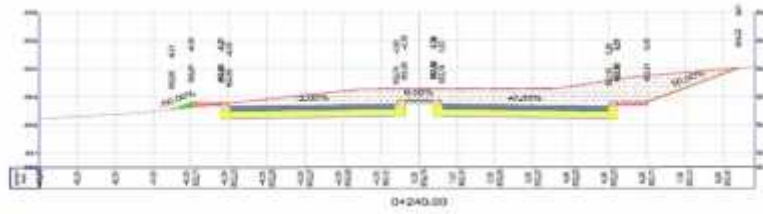
$$V_{cut} = \frac{1}{2}(C_i + C_{i+1}) \times (D) \dots \dots \dots (9-4)$$

حيث :-

³ فريق العمل .

الفصل التاسع : حساب المساحات والحجوم لكميات الحفر والردم

- (V_{fill})
- (V_{cut})
- (F_{i+1})
- (C_i)
- (C_{i+1})
- (D) ترمز إلى المسافة بين المقطعين.



4()

(4-9)

4 فريق العمل .

• :-

حيث يتم حساب الكميات كما يلي :-

❖ الحفر حسب العلاقة التالية :-

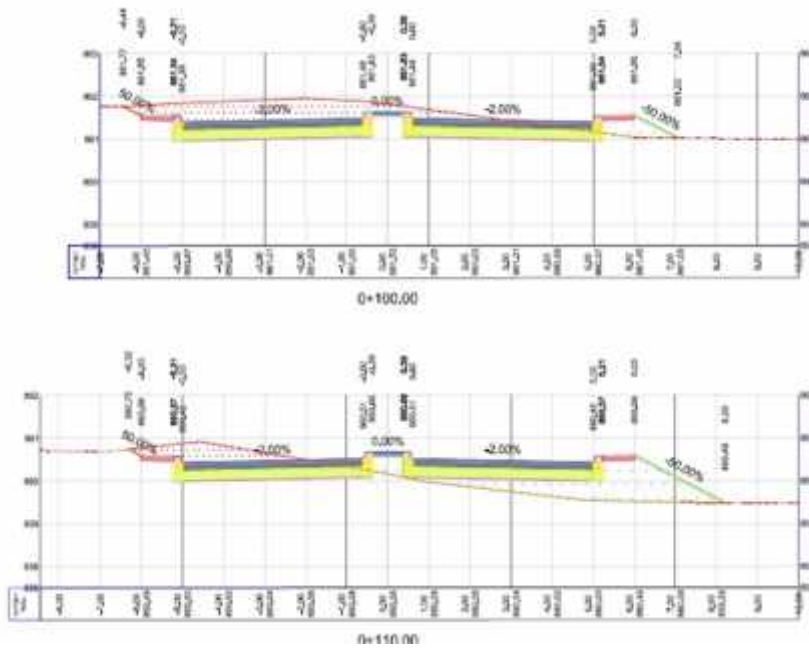
$$V_{cut} = \frac{1}{2}(C_i + C_{i+1}) \times (D) \dots \dots \dots (9-5)$$

❖ الردم حسب العلاقة التالية :-

$$V_{fill} = \frac{1}{2}(F_i + F_{i+1}) \times (D) \dots \dots \dots (9-6)$$

حيث :-

- (V_{cut})
- (V_{fill})
- (F_i)
- (C_i)
- (F_{i+1})
- (C_{i+1})
- (D) ترمز إلى المسافة بين المقطعين.



5. (5-9)

الفصل التاسع : حساب المساحات والحجوم لكميات الحفر والردم

(AutoCAD Civil 3D Land Desktop 2015) تم حساب كميات الحفر والردم الممثلة

-:

(1-9) :- مساحات وحجوم المقاطع العرضية⁶.

Station	Cut Area (Sq.M.)	Cut Volume (Cu.M.)	Reusable Volume (Cu.M.)	Fill Area (Sq.M.)	Fill Volume (Cu.M.)	Cum. Cut Vol. (Cu.M.)	Cum. Reusable Vol. (Cu.M.)	Cum. Fill Vol. (Cu.M.)	Cum. Net Vol. (Cu.M.)
0+000.00	5.60	0.00	0.00	0.12	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
0+020.00	1.38	69.78	69.78	0.85	9.71	69.78	9.71	9.71	60.07
0+040.00	5.22	65.96	65.96	0.07	9.19	135.74	18.90	18.90	116.84
0+060.00	3.23	84.45	84.45	0.33	3.96	220.19	22.86	22.86	197.34
0+080.00	1.39	46.20	46.20	0.92	12.50	266.40	35.35	35.35	231.04
0+090.00	4.08	27.37	27.37	0.10	5.12	293.76	40.48	40.48	253.29
0+100.00	6.32	51.75	51.75	0.48	3.03	345.52	43.51	43.51	302.01
0+110.00	2.53	43.79	43.79	3.29	19.41	389.31	62.91	62.91	326.40
0+120.00	0.80	16.51	16.51	3.62	34.79	405.82	97.70	97.70	308.12
0+130.00	2.53	16.68	16.68	0.46	20.15	422.50	117.85	117.85	304.65
0+140.00	0.00	12.63	12.63	6.41	34.20	435.13	152.05	152.05	283.08
0+150.00	0.00	0.00	0.00	5.27	58.30	435.13	210.35	210.35	224.78
0+160.00	0.28	1.42	1.42	2.35	38.10	436.55	248.45	248.45	188.09

⁶ فريق العمل .

الفصل التاسع : حساب المساحات والحجوم لكميات الحفر والردم

0+180.00	8.60	88.84	88.84	0.00	23.48	525.39	271.93	271.93	253.45
0+200.00	18.86	277.17	277.17	0.00	0.00	802.55	271.94	271.94	530.62
0+210.00	20.78	203.64	203.64	0.00	0.00	1,006.20	271.94	271.94	734.26
0+220.00	19.03	204.74	204.74	0.00	0.00	1,210.94	271.94	271.94	939.00
0+230.00	14.66	172.46	172.46	0.00	0.00	1,383.39	271.94	271.94	1,111.46
0+240.00	9.98	124.82	124.82	0.00	0.00	1,508.21	271.94	271.94	1,236.27
0+260.00	2.96	129.42	129.42	0.65	6.47	1,637.63	278.41	278.41	1,359.22
0+270.00	1.56	22.74	22.74	1.11	8.72	1,660.37	287.12	287.12	1,373.25
0+280.00	0.25	9.42	9.42	1.81	14.17	1,669.80	301.29	301.29	1,368.51
0+290.00	0.00	1.31	1.31	11.11	64.21	1,671.11	365.51	365.51	1,305.60
0+300.00	0.00	0.00	0.00	13.25	122.38	1,671.11	487.89	487.89	1,183.22
0+310.00	5.68	33.68	33.68	1.73	76.04	1,704.79	563.92	563.92	1,140.86
0+320.00	9.78	84.51	84.51	0.00	7.09	1,789.30	571.02	571.02	1,218.28
0+340.00	21.30	310.74	310.74	0.00	0.00	2,100.03	571.02	571.02	1,529.02
0+350.00	42.45	343.61	343.61	0.00	0.00	2,443.65	571.02	571.02	1,872.63
0+360.00	42.61	473.72	473.72	0.00	0.00	2,917.36	571.02	571.02	2,346.35
0+370.00	42.59	477.61	477.61	0.00	0.00	3,394.97	571.02	571.02	2,823.95
0+380.00	26.13	353.99	353.99	0.00	0.00	3,748.96	571.02	571.02	3,177.94

الفصل التاسع : حساب المساحات والحجوم لكميات الحفر والردم

0+400.00	23.75	498.84	498.84	0.00	0.00	4,247.80	571.02	571.02	3,676.78
0+420.00	22.45	462.01	462.01	0.00	0.00	4,709.80	571.02	571.02	4,138.79
0+440.00	31.11	535.57	535.57	0.00	0.00	5,245.37	571.02	571.02	4,674.36
0+460.00	16.47	475.79	475.79	0.00	0.00	5,721.16	571.02	571.02	5,150.15
0+480.00	15.82	322.93	322.93	0.00	0.00	6,044.10	571.02	571.02	5,473.08
0+500.00	14.51	303.31	303.31	0.00	0.00	6,347.41	571.02	571.02	5,776.39
0+520.00	13.55	280.61	280.61	0.00	0.00	6,628.02	571.02	571.02	6,057.01
0+540.00	12.23	257.48	257.48	0.00	0.00	6,885.50	571.02	571.02	6,314.49
0+560.00	10.15	223.77	223.77	0.00	0.00	7,109.27	571.02	571.02	6,538.26
0+580.00	9.24	193.95	193.95	0.00	0.00	7,303.23	571.02	571.02	6,732.21
0+600.00	11.33	205.71	205.71	0.00	0.00	7,508.94	571.02	571.02	6,937.92
0+620.00	13.13	244.62	244.62	0.00	0.00	7,753.56	571.02	571.02	7,182.54
0+640.00	11.21	243.44	243.44	0.03	0.31	7,997.00	571.32	571.32	7,425.67
0+660.00	1.30	125.14	125.14	5.23	52.56	8,122.14	623.89	623.89	7,498.25
0+670.00	0.00	6.36	6.36	10.61	80.88	8,128.50	704.77	704.77	7,423.73
0+680.00	0.00	0.00	0.00	14.39	129.22	8,128.50	833.99	833.99	7,294.51
0+690.00	0.00	0.00	0.00	12.88	138.50	8,128.50	972.49	972.49	7,156.01
0+700.00	0.00	0.00	0.00	14.28	137.69	8,128.50	1,110.18	1,110.18	7,018.32

الفصل التاسع : حساب المساحات والحجوم لكميات الحفر والردم

0+720.00	0.31	3.05	3.05	5.00	194.35	8,131.55	1,304.53	1,304.53	6,827.02
0+740.00	2.76	30.78	30.78	1.77	67.72	8,162.33	1,372.26	1,372.26	6,790.07
0+760.00	12.92	156.81	156.81	0.47	22.41	8,319.14	1,394.67	1,394.67	6,924.47
0+780.00	14.44	273.53	273.53	0.00	4.67	8,592.67	1,399.34	1,399.34	7,193.32
0+800.00	13.62	280.60	280.60	0.00	0.00	8,873.27	1,399.34	1,399.34	7,473.92
0+820.00	13.79	274.16	274.16	0.09	0.90	9,147.43	1,400.24	1,400.24	7,747.18
0+840.00	12.79	265.85	265.85	0.00	0.90	9,413.27	1,401.14	1,401.14	8,012.13
0+860.00	13.81	266.02	266.02	0.00	0.00	9,679.29	1,401.14	1,401.14	8,278.15
0+880.00	15.28	289.58	289.58	0.00	0.00	9,968.87	1,401.14	1,401.14	8,567.73
0+900.00	17.29	324.61	324.61	0.00	0.00	10,293.48	1,401.14	1,401.14	8,892.34
0+920.00	14.51	317.92	317.92	0.00	0.00	10,611.40	1,401.14	1,401.14	9,210.26
0+940.00	15.73	302.16	302.16	0.00	0.00	10,913.55	1,401.14	1,401.14	9,512.42
0+950.00	11.86	137.06	137.06	0.00	0.00	11,050.61	1,401.14	1,401.14	9,649.47
0+960.00	11.97	115.94	115.94	0.02	0.10	11,166.55	1,401.24	1,401.24	9,765.31
0+980.00	16.27	282.43	282.43	0.00	0.21	11,448.98	1,401.45	1,401.45	10,047.53
1+000.00	19.52	357.86	357.86	0.00	0.00	11,806.84	1,401.45	1,401.45	10,405.39
1+020.00	17.33	369.85	369.85	0.00	0.00	12,176.69	1,401.45	1,401.45	10,775.24
1+030.00	18.06	176.35	176.35	0.00	0.00	12,353.04	1,401.45	1,401.45	10,951.59

الفصل التاسع : حساب المساحات والحجوم لكميات الحفر والردم

1+040.00	19.20	183.99	183.99	0.00	0.00	12,537.03	1,401.45	1,401.45	11,135.58
1+050.00	12.80	155.49	155.49	0.00	0.00	12,692.52	1,401.45	1,401.45	11,291.07
1+060.00	0.74	64.79	64.79	10.07	46.86	12,757.31	1,448.31	1,448.31	11,308.99
1+080.00	1.19	19.47	19.47	5.80	159.91	12,776.78	1,608.22	1,608.22	11,168.56
1+090.00	7.46	48.23	48.23	3.31	39.38	12,825.01	1,647.61	1,647.61	11,177.40
1+100.00	14.63	118.74	118.74	1.16	20.09	12,943.75	1,667.70	1,667.70	11,276.05
1+120.00	19.75	343.82	343.82	0.00	11.63	13,287.58	1,679.32	1,679.32	11,608.25
1+130.00	23.56	219.10	219.10	0.00	0.00	13,506.68	1,679.32	1,679.32	11,827.35
1+140.00	25.15	245.85	245.85	0.00	0.00	13,752.52	1,679.32	1,679.32	12,073.20
1+150.00	23.06	243.75	243.75	0.00	0.00	13,996.27	1,679.32	1,679.32	12,316.95
1+160.00	21.72	226.42	226.42	0.00	0.00	14,222.69	1,679.32	1,679.32	12,543.37
1+170.00	19.22	206.64	206.64	0.00	0.00	14,429.32	1,679.32	1,679.32	12,750.00
1+180.00	14.87	171.43	171.43	0.00	0.00	14,600.75	1,679.32	1,679.32	12,921.43
1+200.00	10.67	255.32	255.32	2.40	24.01	14,856.07	1,703.33	1,703.33	13,152.74
1+210.00	10.33	101.28	101.28	2.06	22.93	14,957.36	1,726.26	1,726.26	13,231.10
1+220.00	6.05	76.28	76.28	3.38	28.67	15,033.64	1,754.93	1,754.93	13,278.71
1+240.00	3.29	91.22	91.22	3.62	71.20	15,124.85	1,826.13	1,826.13	13,298.73
1+250.00	5.34	43.15	43.15	5.01	43.15	15,168.00	1,869.28	1,869.28	13,298.72

الفصل التاسع : حساب المساحات والحجوم لكميات الحفر والردم

1+260.00	5.95	55.52	55.52	3.14	41.12	15,223.52	1,910.40	1,910.40	13,313.12
1+270.00	3.59	46.95	46.95	4.61	39.02	15,270.48	1,949.42	1,949.42	13,321.05
1+280.00	2.22	28.57	28.57	4.84	47.56	15,299.05	1,996.98	1,996.98	13,302.07
1+290.00	1.93	20.39	20.39	3.16	40.26	15,319.44	2,037.24	2,037.24	13,282.20
1+300.00	2.60	22.32	22.32	1.68	24.36	15,341.76	2,061.60	2,061.60	13,280.16
1+310.00	4.24	33.75	33.75	2.46	20.88	15,375.51	2,082.48	2,082.48	13,293.03
1+320.00	5.02	45.68	45.68	1.15	18.21	15,421.19	2,100.69	2,100.69	13,320.50
1+330.00	3.63	42.68	42.68	0.86	10.13	15,463.87	2,110.82	2,110.82	13,353.05
1+340.00	3.52	35.36	35.36	0.50	6.85	15,499.23	2,117.67	2,117.67	13,381.56
1+350.00	5.61	45.25	45.25	0.11	3.06	15,544.48	2,120.73	2,120.73	13,423.75
1+360.00	8.85	71.86	71.86	0.12	1.16	15,616.34	2,121.89	2,121.89	13,494.45
1+370.00	13.27	110.62	110.62	0.00	0.61	15,726.96	2,122.51	2,122.51	13,604.45
1+380.00	18.78	160.24	160.24	0.00	0.00	15,887.20	2,122.51	2,122.51	13,764.69
1+390.00	24.40	215.87	215.87	0.00	0.00	16,103.06	2,122.51	2,122.51	13,980.56
1+400.00	26.90	256.45	256.45	0.00	0.00	16,359.52	2,122.51	2,122.51	14,237.01
1+410.00	27.60	272.48	272.48	0.00	0.00	16,632.00	2,122.51	2,122.51	14,509.49
1+420.00	29.27	284.38	284.38	0.00	0.00	16,916.38	2,122.51	2,122.51	14,793.87
1+430.00	29.59	294.34	294.34	0.00	0.00	17,210.72	2,122.51	2,122.51	15,088.21

الفصل التاسع : حساب المساحات والحجوم لكميات الحفر والردم

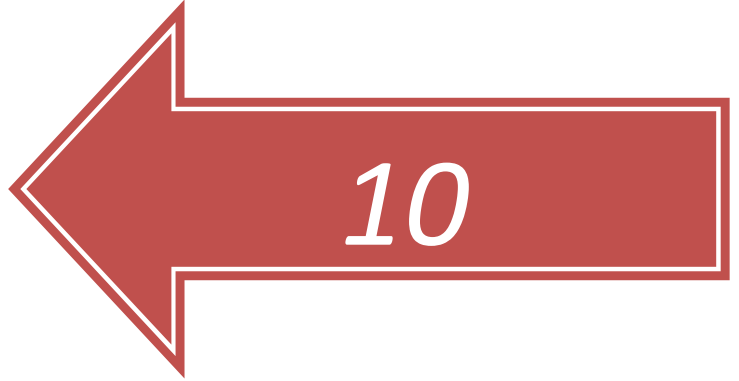
1+440.00	26.21	279.02	279.02	0.00	0.00	17,489.74	2,122.51	2,122.51	15,367.24
1+450.00	21.52	238.67	238.67	0.00	0.00	17,728.41	2,122.51	2,122.51	15,605.90
1+460.00	19.12	203.21	203.21	0.00	0.00	17,931.62	2,122.51	2,122.51	15,809.11
1+470.00	16.80	179.56	179.56	0.00	0.00	18,111.18	2,122.51	2,122.51	15,988.67
1+480.00	15.39	160.93	160.93	0.00	0.00	18,272.11	2,122.51	2,122.51	16,149.60
1+490.00	15.35	153.71	153.71	0.00	0.00	18,425.82	2,122.51	2,122.51	16,303.31
1+500.00	14.19	147.69	147.69	0.00	0.00	18,573.51	2,122.51	2,122.51	16,451.01
1+510.00	12.45	133.21	133.21	0.00	0.00	18,706.72	2,122.51	2,122.51	16,584.21
1+520.00	10.03	112.44	112.44	0.00	0.00	18,819.16	2,122.51	2,122.51	16,696.65
1+530.00	7.25	86.44	86.44	0.03	0.15	18,905.59	2,122.66	2,122.66	16,782.93
1+540.00	5.08	61.65	61.65	0.43	2.29	18,967.25	2,124.95	2,124.95	16,842.30
1+550.00	5.30	51.88	51.88	1.76	10.95	19,019.13	2,135.89	2,135.89	16,883.24
1+560.00	5.39	53.45	53.45	0.25	10.08	19,072.58	2,145.97	2,145.97	16,926.61
1+570.00	4.60	49.95	49.95	0.52	3.88	19,122.54	2,149.85	2,149.85	16,972.68
1+580.00	4.25	44.24	44.24	0.98	7.49	19,166.77	2,157.34	2,157.34	17,009.43
1+590.00	3.94	40.94	40.94	0.32	6.49	19,207.72	2,163.83	2,163.83	17,043.89
1+600.00	4.93	44.35	44.35	0.16	2.41	19,252.07	2,166.24	2,166.24	17,085.83
1+630.00	7.35	183.09	183.09	0.08	3.58	19,435.16	2,169.81	2,169.81	17,265.35

الفصل التاسع : حساب المساحات والحجوم لكميات الحفر والردم

1+640.00	1.76	44.68	44.68	3.88	18.59	19,479.84	2,188.41	2,188.41	17,291.44
1+650.00	1.52	15.99	15.99	1.44	25.51	19,495.84	2,213.92	2,213.92	17,281.92
1+660.00	1.11	12.33	12.33	1.54	15.35	19,508.16	2,229.26	2,229.26	17,278.90
1+680.00	3.81	49.13	49.13	2.24	37.78	19,557.29	2,267.04	2,267.04	17,290.25
1+700.00	5.21	90.20	90.20	1.95	41.89	19,647.49	2,308.93	2,308.93	17,338.56
1+710.00	7.26	61.11	61.11	2.02	20.28	19,708.61	2,329.22	2,329.22	17,379.39
1+720.00	11.56	92.32	92.32	1.65	18.77	19,800.92	2,347.99	2,347.99	17,452.93
1+730.00	11.10	111.12	111.12	1.95	18.43	19,912.04	2,366.42	2,366.42	17,545.61
1+740.00	12.58	115.91	115.91	0.95	14.83	20,027.95	2,381.26	2,381.26	17,646.69
1+760.00	14.89	273.23	273.23	0.00	9.59	20,301.18	2,390.85	2,390.85	17,910.34
1+770.00	13.22	140.11	140.11	0.00	0.00	20,441.29	2,390.85	2,390.85	18,050.45
1+780.00	14.12	135.89	135.89	0.00	0.00	20,577.18	2,390.85	2,390.85	18,186.33
1+790.00	11.12	125.23	125.23	0.00	0.00	20,702.41	2,390.85	2,390.85	18,311.56
1+800.00	7.47	92.15	92.15	1.08	5.45	20,794.55	2,396.30	2,396.30	18,398.25
1+810.00	5.40	63.64	63.64	2.70	19.10	20,858.19	2,415.40	2,415.40	18,442.80
1+820.00	4.03	46.57	46.57	2.95	28.52	20,904.76	2,443.92	2,443.92	18,460.85
1+830.00	2.81	33.79	33.79	2.76	28.77	20,938.55	2,472.68	2,472.68	18,465.87
1+840.00	2.68	27.49	27.49	2.36	25.60	20,966.04	2,498.28	2,498.28	18,467.76

الفصل التاسع : حساب المساحات والحجوم لكميات الحفر والردم

1+860.00	2.69	53.71	53.71	4.51	68.75	21,019.75	2,567.03	2,567.03	18,452.72
1+880.00	0.44	31.33	31.33	8.61	131.18	21,051.08	2,698.21	2,698.21	18,352.87
1+900.00	1.80	22.42	22.42	6.08	146.89	21,073.51	2,845.10	2,845.10	18,228.41
1+920.00	1.68	34.82	34.82	2.93	90.07	21,108.33	2,935.17	2,935.17	18,173.16
1+940.00	6.06	77.49	77.49	0.43	33.52	21,185.82	2,968.69	2,968.69	18,217.13
1+960.00	13.56	196.23	196.23	0.00	4.27	21,382.05	2,972.96	2,972.96	18,409.09
1+980.00	10.59	241.44	241.44	0.00	0.01	21,623.49	2,972.96	2,972.96	18,650.53
2+000.00	11.00	215.88	215.88	0.00	0.00	21,839.37	2,972.96	2,972.96	18,866.41
2+020.00	13.68	246.86	246.86	0.00	0.00	22,086.24	2,972.96	2,972.96	19,113.27
2+040.00	11.49	251.78	251.78	0.00	0.00	22,338.01	2,972.96	2,972.96	19,365.05
2+059.84	0.00	114.01	114.01	0.00	0.00	22,452.02	2,972.96	2,972.96	19,479.06



1-10

2-10 حساب تكلفة الطريق

3-10

4-10

1-4-10

2-4-10 تعليمات المقاولين

3-4-10 صيغة

4-4-10 الاتفاقية Agreement

5-4-10 Contract Conditions

1-5-4-10

	2-5-4-10
Supplementary to general condition	5-10
Specification	6-10
Drawings	7-10
Bill of Quantities الكميات	8-10
	9-10 تقرير
	10-10

1-10

تعتبر عملية حساب تكلفة المشروع ضرورية حيث يتم معرفة مقدار التكلفة لأي مشروع و ذلك لان التكلفة تعتبر مهمة للتعرف على المبلغ المطلوب لتنفيذ هذا المشروع وكذلك تزويد الجانب الممول بكافة التكاليف الواجب تغطيتها للمشروع . و في هذا الفصل سوف يتم حساب تكلفة كل طبقة من طبقات الرصفة على طول الطريق كما ويتم حساب الحفر والردم .

2-10 حساب تكلفة الطريق

لحساب تكلفة المشروع تقديريا حيث تم اعتماد الأسعار الموجودة في بلدية دورا وهي أسعار العطاءات التي جاري تنفيذها في مشاريع مشابهة في بلدية دورا .

3-10

يتم	الهندسية بصيغ	عليه وظروفه ,
تعقيدها	اتفاقية بسيطة يتم فيها	طويل يتكون كبير ,
تفاصيل	التعاقدية	وشروطه ومواصفاته
ورسوماته وبقية وثائقه	ودقيقة	ومسؤوليات
وجهات	تفسير	.

4-10

هندسي	وكيفاً	بين	أسهل
هو تحديد	بين الطرفين	بين	التالية:
منهما	.		

1-4-10

وهي الموجهة إليه
موجهة لتقديم عطاءه لتنفيذ .

2-4-10 تعليمات المقاولين

وهذه تفصيلا المقاولين تمكينهم تقديم اتهم سليمة.

3-4-10 صيغة

هذه الوثيقة بختمه
لتنفيذ معين ويوقع عليها
هذه الوثيقة توحيد صيغ .

4-4-10 الاتفاقية Agreement

وهذه وثيقة قانونية (أحيانا صيغة)
وتنفيذ قيمة الهامة
معينة،

5-4-10 Contract Conditions

1-5-4-10

- 1 وتاريخ تعاقدهما .
- 2 .
- 3 وهو الكميّات الكميّات .
- 4 .

5- التأخير.

6-التأمينات.

7-طريقة .

8-التوقيفات (المؤبوة) .

9- (والنهائي.)

10- .

2-5-4-10

1- للمتعهد.

2- .

3- .

4-تنفيذ .

5-التأخير القيام .

6- .

7- .

8- .

Supplementary to general condition

5-10

وهذه صيغة
الصيغ، يتم بموجبها تقديم

Specification

6-10

وكيفية تنفيذه، حيث يكون هناك تحليل

الهندسي،

وهذه الوثيقة
تفصيلي

Drawings 7-10

الحقيقية التفصيلات، الطريقة الفنية سيقام بموجبها .

Bill of Quantities الكميات 8-10

يسرد منها هذه الوثيقة جميع القياس الطولي القياسية الكميات أهم وتسعيرة . ويعتبر .

9-10 تقرير

يتم هذا التقرير تحملها وغير والحيوتكنولوجيا ويعطى هذا التقرير الهامة عنها .

10-10

هذا حسب الشروط والمواصفات المعمول بها في بلدية دورا وتم وضع العطاء بناءً على المخرجات من تصميم مشروع التخرج .



السلطة الوطنية الفلسطينية
وزارة الحكم المحلي

بلدية دورا

شق وتعبيد طريق واد المغير

تمويل: صندوق بلدية دورا

رقم العطاء: _____

الإشراف العلوي: وزارة الحكم المحلي

إشراف: بلدية دورا

2017

أقر بأنني قد استلمت كافة الوثائق التالية والخاصة

المشروع : شق وتعبيد طريق واد المغير

1. الدعوة للمناقصة.
2. تعليمات المناقصة
3. الشروط العامة.
4. الشروط الخاصة.
5. شروط خاصة اضافية
6. نموذج صيغة الاعلان.
7. نموذج محضر الاجتماع التمهيدي.
8. نموذج تقدير الكفاءة للمقاولين
9. نموذج صيغة الاتفاقية
10. المواصفات الفنية.
11. جداول الكميات.
12. المخططات.
13. نموذج عرض المناقصة وملحق عرض المناقصة.
14. نموذج عمل اليافطة

اسم المقاول:.....

توقيع المقاول

التاريخ :

1. دعوة للاشتراك في مناقصة عامة

رقم المناقصة :

_____ :

يدعو مجلس بلدي دورا الماولين المؤهلين للاشتراك في المناقصة المذكورة أعلاه حسب الاختصاص المطلوب والمحدد في الإعلان حيث يمكن الحصول على نسخة من وثائق العطاء من مقر مجلس بلدي دورا خلال ساعات الدوام الرسمي اعتباراً من يوم _____ وذلك مقابل رسم لا يرد قيمته 500 شيكل .

2. تعليمات المناقصة

1. يقدم المناقص عرضه على النسخة الأصلية للمناقصة بالشيكال الاسرائيلي على أن يبين بعطائه عنوانه بالكامل وان يخطر البلدية عن كل تغيير في عنوانه .
2. تقدم المناقصة في مغلف مقفل ومختوم بالشمع الأحمر مكتوب عليه اسم ورقم المناقصة فقط دون أي إشارة تدل على اسم المناقص ويوضع العطاء داخل الصندوق المخصص لوضع العطاءات .
3. تاريخ إقفال المناقصة هو الساعة الثانية عشرة ظهرا من يوم الموافق..... ولن يتم إستلام أية عطاءات ترد بعد هذا التاريخ .
4. أية استفسارات عن موضوع المناقصة تقدم خطيا الى بلدية دورا ولن تقبل أي استفسارات ترد قبل الموعد النهائي لتقديم العطاءات بأقل من ثلاثة أيام .
5. ان تكاليف تحضير العطاء هي من مسؤولية المناقص وحده ولن يتم تعويضه عنها ، وعلى المناقص القيام بزيارة الموقع والتأكد من حجم الأعمال المطلوبة والاستفسار من الجهات المعنية عن كافة

- المعلومات المتعلقة بالمشروع.
6. (أ) تكتب أسعار العطاءات بالحبر وبالشيكال الاسرائيلي ويوضع سعر الوحدة لكل صنف حسب الجدول ولن يقبل أي عرض غير مفصل (مبلغ مقطوع) ما لم ينص على ذلك في وثائق المناقصة .
 (ب) للبلدية (لجنة العطاءات) الحق في مراجعة الأسعار المقدمة سواء من حيث مفرداتها أو مجموعها وإجراء التصحيحات المالية عند الضرورة ، وعلى المناقص توقيع جميع أوراق المناقصة وخاصة جداول الأسعار . وسوف لن ينظر بأي ادعاء يقدم من صاحب العطاء بعد فتح المظاريف بحصول خطأ في عطائه .
7. ستقوم البلدية بتقييم العروض الصحيحة وتصحيح أي خطأ حسابي حسب التالي:-
 في حال وجود اختلاف في الأرقام المكتوبة أعدادا وحروفاً سيتم الاعتراف بالأرقام المكتوبة حروفاً
 في حال وجود اختلاف في الحساب بين الوحدة والإجمالي سيتم الاعتراف بالوحدة وتصحيح الإجمالي بناء عليه ، الا اذا وجد أن الخطأ كبير في مقدار الوحدة عن طريق وضع العلامة العشرية مثلاً بطريق الخطأ وعندها سيتم الاعتراف بالإجمالي ويتم بناء عليه تصحيح مقدار الوحدة على المناقص ان يقدم أسعاره بناء على الشروط العامة والخاصة للمناقصة وكذلك المواصفات الخاصة بالعطاء ، وتقديم العرض يعتبر التزاماً مؤكداً بهذه الشروط والمواصفات ولا يحق له شطب أو تعديل أي من شروط العطاء أو المواصفات الفنية وفي حال مخالفته لذلك يعتبر عطائه لاغياً .
8. على المناقص ان يقدم أسعاره بناء على الشروط العامة والخاصة للمناقصة وكذلك المواصفات الخاصة بالعطاء ، وتقديم العرض يعتبر التزاماً مؤكداً بهذه الشروط والمواصفات ولا يحق له شطب أو تعديل أي من شروط العطاء أو المواصفات الفنية وفي حال مخالفته لذلك يعتبر عطائه لاغياً .
9. يجب ان يتم تنفيذ العطاء خلال الفترة المحددة في وثائق المناقصة وهي (عام واحد 360) يوم تقويمي ابتداء من تاريخ أمر المباشرة، وتوقيع المناقص على وثائق العطاء يعتبر موافقة على ذلك وسوف يتم تطبيق غرامة عن كل يوم تأخير عن هذه المدة بالقيمة المحددة لاحقاً ، دون أي حاجة الى أمر قضائي أو أية إجراءات رسمية أخرى .
10. يجب أن يكون مقدم العطاء مرخصاً من دائرة الجمارك والمكوس وان يحضر عند الطلب شهادة خلو طرف من قبل هذه الدائرة وفي حال تأخره عن إحضارها لمدة تزيد عن شهر يحق للبلدية إيقافه عن العمل وتنفيذ باقي الأعمال على حسابه بالغة ما بلغت ولا يحق له المطالبة بأي تعويض .
11. سوف يتم فتح العطاءات وإعلان الأسعار في جلسة علنية وبحضور من يرغب من المناقصين المتقدمين وذلك يوم الموافق الساعة الثانية عشرة ظهراً في مقر البلدية .
12. قبل ان يتم التقييم التفصيلي للعطاءات ستقوم لجنة العطاءات بتحديد ما يلي :-
 أ - اذا كان العطاء موقعا توقيعاً صحيحاً ممن لهم التفويض بالتوقيع .
 ب - اذا ما كان العطاء صحيحاً ومتجاوباً مع أوراق المناقصة ، والا سيتم رفضه .
13. ان البلدية غير ملزمة بقبول أقل الأسعار ولها الحق في أن تحدد المناقص الفائز أو إلغاء العطاء أو إعادة طرحه مرة أخرى دون إيداء الأسباب . ان العطاء المقبول والمتجاوب مع أوراق المناقصة هو ذلك العطاء الذي يتجاوب مع كل الشروط والمواصفات دون أي تحفظ أو خروج غير مقبول على الشروط والمواصفات .

14. المعلومات الخاصة باختيار أو توضيح أو تقييم أو مقارنة العطاءات والتوصيات الخاصة بالإسناد لا يتم الإفصاح عنها للمناقضين أو أي شخص آخر ليس له علاقة بهذه الإجراءات حتى يتم الإعلان عن إحالة العطاء ، كما أن قيام أي منافس بمحاولة التأثير على الإجراءات التي تقوم بها البلدية والخاصة بعمليات التقييم والترسية قد يؤدي إلى استبعاد ورفض عطاء هذا المنافس .
15. في حال كون مقاول أقل الأسعار في أكثر من مناقصة ومستوفي لكافة المتطلبات ، فإن من حق البلدية أن تقوم بترسية عطاء واحد على المقاول ، ويمكن إحالة أكثر من عطاء على مقاول واحد ولغاية ثلاث عطاءات كحد أقصى وذلك في الحالات الاستثنائية وحسب ما تقتضيه المصلحة العامة وذلك دون الحاجة لإبداء الأسباب.
16. يتم توقيع العطاء من قبل شخص مفوض بالتوقيع ، ويرفق مع العطاء توكيلا عدليا مصدقا من كاتب العدل .
17. كل عرض يجب أن يكون مصحوبا بكفالة المناقصة بنسبة (2%) من قيمة العطاء وصالحه لمدة (90) يوماً من تاريخ إقبال المناقصة، ولا يجوز سحب العرض قبل انتهاء هذه المدة أو قبل ترسية العطاء والا يتم مصادرة كفالة المناقصة لصالح البلدية دون حاجة لاتخاذ أي إجراءات قضائية . وسوف لن يلتفت إلى العطاءات غير المصحوبة بكفالة المناقصة بكامل المبلغ المطلوب بموجب شيك بنكي مصدق أو كفالة بنكية صادرين عن أحد البنوك العاملة ضمن مناطق السلطة الوطنية الفلسطينية ولا يجوز دمج أكثر من كفالة أو شيك مصدق لأكثر من مناقصة .
18. ترد كفالة المناقصة إلى أصحاب العطاءات غير المقبولة بدون طلب منهم بعد إحالة العطاء أو انتهاء المدة المحددة لصلاحية العطاء .
19. يطلب من المنافس الفائز قبل توقيع العقد تقديم كفالة حسن التنفيذ بقيمة 10% من المبلغ الإجمالي للمناقصة لصالح بلدية دورا في مدة لا تتجاوز أسبوع من تاريخ إخطاره بقبول عطاءه وتبقى صالحة طوال فترة تنفيذ العقد ، وترد عند استكمال المقاول كافة التزاماته حسب البنود التعاقدية .
20. إذا لم يقدم المقاول الفائز كفالة حسن التنفيذ (10%) في الموعد المحدد فإنه يجوز للبلدية سحب قبول عطاءه ومصادرة كفالة المناقصة ، وتحتفظ البلدية بحقها بطلب أي تعويضات أو خسائر لحقت بها من جراء ذلك .
- (أ) تصرف مستحقات المقاول من البلدية عن الأعمال المنفذة بواسطة مستخلصات يقدمها المقاول مرفقة بالفحوصات المخبرية للأعمال المنجزة موافق عليها من قبل مهندس البلدية المشرف كل 60 يوم .
- (ب) المقاول ملزم بتقديم فاتورة رسمية مشتمل مرخص عن كل مبلغ يستلمه.
24. يتم حسم 10% من قيمة كل مستخلص لحين الانتهاء من جميع الأعمال ، ويتم صرف المبلغ كله عند التسليم الأولي مقابل كفالة صيانة بنكية غير مشروطة وصالحة طوال فترة الصيانة ومدتها 12 شهر .
25. الأسعار التي يضعها المقاول غير شاملة لجميع الضرائب وعلى المقاول احضار فاتورة ضريبية صفرية
26. إذا رفضت لجنة الاستلام أو مهندس البلدية استلام صنفا أو بندا من بنود العمل أو أكثر وجد فيها نقصا

أو مخالفة للمواصفات يخطر المقاول كتابة بأسباب الرفض وبوجوب تعديل ما يطلب منه خلال سبعة أيام على الأكثر من تاريخ اليوم التالي للإخطار ، وعلى المقاول إزالة أية مواد أو أعمال غير مقبولة وعلى نفقته الخاصة.

27. على المقاول ان يضمن الأعمال وحسن تنفيذها على الوجه الأكمل لمدة 12 شهر من تاريخ الاستلام الأولي . ما لم ينص بالعقد على غير ذلك ولتحقيق ذلك يقدم المقاول الضمانة التي تقبلها البلدية والتي تفي بالغرض المطلوب وتكون قيمتها بنسبة 5% من إجمالي الأعمال المنفذة (كفالة الصيانة).

28. على المقاول قبل المباشرة في أي عمل مشمول بالعقد ، ان يقوم على حسابه الخاص بالحصول على التأمينات التالية وإبقائها سارية المفعول حتى إنجاز جميع الأعمال كاملة وإصدار شهادة الاستلام النهائية ، أيهما يقع بعد الآخر :-

- التأمين على العمال والمستخدمين لمصلحة المالك بما لا يقل عن المبالغ التي يستحقها كل منهم بموجب القوانين والأنظمة والتعليمات السائدة عن الحوادث والإصابات ومكافأة نهاية الخدمة.
- مسؤولية المالك عن الأضرار التي تلحق بالفريق الثالث وممتلكاته بسبب تنفيذ أعمال المشروع .
- التأمين الشامل ضد جميع الأخطار بإسم المالك .
- التأمين ضد الحوادث على السيارات والآليات العاملة في المشروع :

- على المقاول ان يقدم مجموعتين أصليتين من بوالص التأمين الى البلدية مبينا عليها اسم المشروع وتفاصيل التغطية المشمولة بالتأمين ، وان يحصل على موافقة البلدية عليها قبل المباشرة بالأعمال .
- يجب ان يذكر صراحة في كل بوليصة شرط إخطار البلدية بمدة لا تقل عن ثلاثين يوما عندما ينوي المقاول إلغاءها أو تعديلها ، وان على الشركة المؤمنة مسؤولية التقيد بهذا الشرط لمصلحة البلدية.
- يجب ان تحتوي بوالص التأمين على شرط صريح بمنع شركة التأمين من الرجوع على البلدية أو ممثليها أو موظفيها أو على الجهات التي تقوم البلدية بتنفيذ المشروع لصالحها لتحصيل أية مبالغ قامت الشركة المؤمنة للمشروع بدفعها للمقاول أو البلدية لأي سبب من الأسباب .

29. ستتم المحاسبة النهائية حسب الكميات التي تم إنجازها والتي تمت الموافقة عليها بعد عملية الكيل الهندسي من قبل جهازي البلدية والمقاول معاً.

30. أ. حيث ان المناقصات سوف يتم تقييمها من ناحية السعر والمؤهلات الفنية التي لدى المقاول وتم تخصيصها للمشروع ، وللمساعدة على تقييم الناحية الفنية فإن على المقاول تعبئة وتوقيع وختم الأوراق المرفقة الخاصة بذلك والتي تعتبر جزءاً لا يتجزأ من وثائق المناقصة (نموذج تقدير الكفاءة للمقاولين)
ب. للبلدية الحق في سحب العطاء إذا ثبت ان المعلومات الموجودة في نموذج تقدير الكفاءة للمقاولين مغلوطة حيث سيتم مصادرة الكفالات وتوقيف المقاول عن العمل (إذا كان قد بدأ بالتنفيذ) وإكمال الأعمال على حسابه مهما بلغت التكاليف وتحمله المسؤولية عن الأضرار التي قد تنجم عن ذلك دون أن يكون مقاول الحق بالمطالبة بأي تعويض .

31. إذا اقتضت الضرورة تنفيذ أعمال إضافية في المشروع لا يوجد لها بنود في المناقصة و ذات طبيعة تختلف عن الأعمال المنفذة ، فإنه سيتم التفاوض مع المقاول المنفذ على الأسعار وفي حال عدم الاتفاق معه يحق للبلدية تنفيذ تلك الأعمال إما بواسطتها أو بواسطة تكليف مقاولين آخرين دون أن يكون للمقاول الأساسي الحق بالاعتراض أو طلب التعويض عن ذلك و على المقاول تأمين الظروف المناسبة لتنفيذ تلك الأعمال .
32. إذا حاول المقاول الغش أو التلاعب أو رشوة أحد موظفي أو مستخدمي البلدية بأي صيغة كانت وسواء مباشر او بواسطة الغير فإنه يحق للبلدية إلغاء العقد ومصادرة التأمينات والكفالات واتخاذ الإجراءات التي تراها مناسبة .
33. يتحمل المقاول كافة تكاليف المراسلات البريدية و اتعاب التحويلات البنكية المتعلقة بالدفعات او اية امور اخرى تخص المشروع.

_____ :

_____ اسم الشخص المخول بالتوقيع :

_____ الوظيفة:

_____ توقيع وختم المقاول :

_____ التاريخ:

3. الشروط العامة

يتم العمل حسب الشروط العامة (فيديك 1999)

(دفتر عقد المقاوله الموحد للمشاريع الانشائية)

الجزء الأول

4. شروط خاصة

يتم اعتماد الشروط الخاصة الفلسطينية والنماذج

(دفتر عقد المقاوله الموحد للمشاريع الانشائية)

الجزء الثاني

5. شروط خاصة اضافية

1- فحص المواد:

- يتم اعتماد المختبر الذي يقوم بفحص المواد و الاعمال من قبل الهيئة المحلية بصفتها الجهة المالكة للمشروع ، ونقوم بدفع مستحقات المختبر على ان تستردها من المقاول في نهاية المشروع، ولا تصرف المطالبة النهائية للمقاول الا بعد تسلم الوثيقة التي تثبت انه دفع للمجلس كامل تلك المستحقات.
- على المقاول أن يقدم للمهندس المشرف ومعاونيه جميع التسهيلات اللازمة لفحص المواد وأخذ العينات، ويؤمن على نفقته ما يقتضيه ذلك من عمالة وأدوات ومواد.

2- على المقاول تعيين مهندس موقع ذو خبرة للإشراف والتواجد بشكل دائم اثناء العمل و كذلك توفير الطواقم الفنية اللازمة حسب حاجة العمل وطلب المهندس المشرف.

3- على المقاول قبل البدء بالتنفيذ وبعد ابلاغه خطيا بأنه تم احالة العطاء عليه تركيب ياقطة للمشروع عدد (4) حسب النموذج المرفق في وثائق العطاء، يتم تثبيتها بالطريقة والمكان المناسبين وفقا لتعليمات المهندس المشرف.

- الأسعار شاملة لجميع الضرائب وعلى المقاول دفع جميع انواع الضرائب.
- مدة تنفيذ المشروع هي 360 يوما تقويميا تبدأ من تاريخ أمر المباشرة.
- على المقاول قبل البدء بتنفيذ المشروع تقديم مخططات تبين الأعمال المراد تنفيذها على الطبيعة (Shop Drawings) وكما هو موضح بالعقد.
- على المقاول قبل التسليم الأولي للمشروع تقديم مخططات تبين الأعمال كما نفذت على الطبيعة (As Built Drawings) وكما هو موضح بالعقد، ولا يتم صرف الدفعة النهائية الا بعد تسلم تلك المخططات وموافقة المهندس المشرف عليها.
- على المقاول تقديم صور فوتوغرافية 3 نسخ لجميع مراحل المشروع و بالتنسيق مع المهندس المشرف و كذلك تقديم اليوم صور لجميع مراحل المشروع بعد الانتهاء من تنفيذ (مراحل المشروع: قبل التنفيذ و اثناء التنفيذ و بعد الاستلام الاولي للمشروع)
- على المقاول أن يقدم تقريراً يومياً للمهندس المشرف أو ممثل المهندس يحتوي على المعلومات المطلوبة عن عدد العمال وتصنيفهم والمواد والمعدات التي وصلت للموقع في ذلك اليوم والأعمال التي تم إنجازها فيه، بالإضافة الى التقرير الشهري.
- تعطى الأولوية للمنتج الوطني شريطة أن يكون مطابقاً للمواصفات والمقاييس الفلسطينية، ويمنع التعامل مع منتجات المستوطنات الاسرائيلية.
- الهيئة المحلية غير ملزمة بقبول أقل الأسعار وبدون ابداء الأسباب.
- الحد الأقصى لمجموع المقاولات الفرعية التي يسمح للمقاول الرئيسي ايكالها الى المقاولين الفرعيين هو 30% من قيمة العقد الا اذا كان المقاول الفرعي مسمياً بموجب العقد.
- يدفع المقاول غرامة تأخير عن كل يوم حسب العقد بنسبة واحد في الألف من قيمة العقد وفي حال تجاوزت قيمة الغرامة نسبة 10% من قيمة الأعمال المنفذة فمن حق البلدية / المجلس القروي إيقاف المقاول عن العمل وتنفيذ باقي الأعمال على حسابه مهما بلغت التكاليف
- الأسعار التي يضعها المقاول غير شاملة لجميع الضرائب وعلى المقاول احضار فاتورة ضريبية صفرية.
- كافة الأعمال التي لم ترد في جدول الكميات وموجودة في المخططات تعتبر محملة على البنود.
- البلدية غير مسؤولة عن أي تأخير في أعمال المقاول تسببه أطراف أخرى.

6. صيغة الاعلان في الجريدة

السلطة الوطنية الفلسطينية

بلدية دورا

- تعلن بلدية دورا بتمويل من صندوق البلدية عن طرح عطاء مشروع الاشغال السنوية والصيانة للعام 2017 وذلك وفقاً للمخططات والمواصفات وجداول الكميات والشروط المرفقة العامة و الخاصة بالمشروع، فعلى الراغبين في التقدم لهذا العطاء مراعاة الشروط التالية:
- يجب على المقاول أن يكون مسجلاً لدى إتحاد المقاولين ومصنفاً لدى لجنة التصنيف الوطنية في مجال الطرق بحيث لا يقل عن درجة تصنيفه عن رابعة .
- يجب على المقاول أن يكون مسجلاً رسمياً في دوائر الضريبة.
- يجب على المقاول تقديم كفالة تأمين ابتدائي بقيمة 2% من قيمة العطاء وذلك بكفالة بنكية سارية المفعول لمدة لا تقل عن 90 يوم أو شيك بنكي مصدق ولا تقبل الشيكات الشخصية أو المبالغ النقدية.
- الأسعار شاملة لجميع الضرائب وعلى المقاول احضار فاتورة صفرية.
- لجنة فتح العطاء غير ملزمة بأقل الأسعار وبدون إيداء الأسباب.
- يجب أن تكون الأسعار بالشيك الاسرائيلي .
- كل مقاول يرغب في التقدم لهذا العطاء يستطيع الحصول على نسخة من العطاء من مقر البلدية مقابل مبلغ غير مسترد وقدره خمسون ديناراً أو ما يعادلها.
- آخر موعد لتسليم العطاءات الساعة 11 ظهراً من يوم _____ الموافق _____ في مقر البلدية مع العلم أنه لن يقبل أي عطاءات بعد هذا الموعد.
- 9. الاجتماع التمهيدي وزيارة الموقع يوم _____ الساعة _____.
- 10. فتح المظاريف يوم _____ الموافق _____ الساعة 11 ظهراً في مقر البلدية.
- 11. رسوم الإعلان في الصحف على من يرسو عليه العطاء.
- 12. لمزيد من المعلومات يرجى مراجعة البلدية وذلك خلال ساعات الدوام الرسمي.

7. الاجتماع التمهيدي

_____ :

_____ :

التاريخ: /

:
2017/

المقاولين الذين حضروا الاجتماع التمهيدي

التوقيع		الهاتف			
					1
					2
					3
					4
					5
					6
					7
					8
					9
					10

إمضاء المقاول :

(على المقاول الالتزام بتعبئة النموذج)

8. نموذج تقدير الكفاءة للمقاولين

المعلومات المقدمة من المقاول على هذه الصفحات سوف تستخدم لأغراض تقييم قدراته بالنسبة لتنفيذ هذا العطاء .

- رقم العطاء :

- اسم العطاء :

1- للمقاولين المستقلين

1 - 1 نوع المؤسسة (ترفق نسخة من عقد تأسيس مؤسسة المقاول) :-

- مكان تسجيل المقاول :

- منطقة العمل الأساسية للمقاول :

التوكيل الرسمي للشخص الموقع بالنيابة عن المقاول (برفق) :-

1 - 2 حجم أعمال الإنشاءات المنفذة خلال السنوات الماضية بالدولار الأمريكي أو بالدينار الأردني : -

..... : 2012

..... : 2013

..... : 2014

..... : 2015

..... : 2016

1-3 حجم الأعمال المنفذة من نفس نوع هذا العطاء خلال السنوات الخمسة الماضية مبينة بالدولار الأمريكي أو بالدينار الأردني :

السنة	اسم المشروع	اسم صاحب العمل	نوع العمل المنفذ وسنة الانتهاء	قيمة العمل المنفذ
2012				
2013				
2014				
2015				
2016				

1-4 المعدات المدونة أدناه ضرورية لتنفيذ العمل لذلك يرجى من المقاول تعبئة المعلومات المطلوبة عنها :

(في حالة كون المعدات مستأجرة أو تحت الشراء فيرجى ذكر اسم المؤجر أو اسم البائع المحتمل) :-

الرقم	سنة الصنع	حالة المعدة	بيان الملكية (ملك المقاول ، مستأجرة ، تحت الشراء)
.1			
.2			
.3			
.4			
.5			

1 - 5 مؤهلات وخبرة الموظفين الرئيسيين المرشحين لتنفيذ وإدارة الأعمال (ترفق نسخة السيرة الذاتية):-

الوظيفة	عدد سنوات الخبرة الإجمالية	عدد سنوات الخبرة في وظيفة
1. مدير مشروع		
2. مهندس المشروع		
3. مهندس الموقع		
4. مراقب الأعمال الرئيسي		

1 - 6 أعمال المقاولات من الباطن المزمع تلزيمها وأسماء المرشحين للقيام بها :

الرقم	أجزاء العمل	قيمة المقاوله من الباطن	اسم وعنوان المرشح لتنفيذها	مدة العمل في هذا المجال
1.				
2.				

1 - 7 اسم وعنوان البنك الذي يتعامل معه المقاول والذي يمكنه ان يعطي بيانات لصاحب العمل عن مقدرة المقاول المالية : -

1 - 8 إثبات مقدرة المقاول المالية (عدا عن حساب البنوك او في حالة عدم توفر مبالغ كافية في البنوك) : مثل حد الافتراض المسرح له به من قبل البنك او السيولة المالية المتوفرة خارج البنوك أو أية مقدرة مالية أخرى قابلة للسيولة .

1 - 9 يرجى إعطاء معلومات عن أية قضايا قائمة حاليا في المحاكم والمقاول طرف بها :

المبلغ المتقاضى عليه	سبب الخلاف	الطرف الآخر	
			1.
			2.

1 - 10 يجب إرفاق نسخة عن خطة تنفيذ العمل الزمنية والأسلوب المزمع اتباعه في التنفيذ .

2 - للمقاولين المتألفين معا :

2 - 1 تعبأ المعلومات المطلوبة من بند 1 - 1 إلى بند 1 - 9 لكل شريك على حدة بشكل منفرد .

2 - 2 المعلومات المطلوبة في بند 1 - 10 تعبأ للشركاء معا .

2 - 3 ترفق الوكالة القانونية للشخص الموقع للعطاء والتي تخوله بالتوقيع نيابة عن التألف معا .

2 - 4 ترفق نسخة عن الاتفاقية بين الشركاء المتألفين والتي لها الوضعية القانونية الملزمة لكل منهم والت
يبين التالي :

(أ) جميع الشركاء ملزمين جماعيا وفرديا بتنفيذ الأعمال موضوع العطاء (العقد)

(ب) يسمى أحد الشركاء مسؤولا بالنيابة عن التألف .

(ج) تنفيذ كامل العقد بما فيه استلام الدفعات سيتم مباشرة مع الطرف المسمى مسؤولا عن التألف .

ملاحظة :- على المقاول تعيين مهندس تنفيذي للموقع يتواجد بشكل دائم ويمثل المقاول على ان لا تقل خبرته عن خمس سنوات وكذلك توير كل الطواقم الفنية اللازمة اثناء التنفيذ.

توقيع المقاول

9. نموذج صيغة الاتفاقية

اتفاقية العقد

FORM OF CONTRACT AGREEMENT

المشروع :

العطاء رقم

حررت هذه الاتفاقية في هذا اليوم من شهر لسنة 2017

بين

صاحب العمل على اعتباره "الفريق الأول"

و

المقاول على اعتباره "الفريق الثاني"

لما كان صاحب العمل راغبا في أن يقوم المقاول بتنفيذ أشغال مشروع :

.....

ولما كان قد قبل بعرض المناقصة الذي تقدم به المقاول لتنفيذ الإشغال و إنجازها و إصلاح أية عيوب فيها

و تسليمها وفقا لشروط العقد ،

نقد تم الاتفاق بين الفريقين على ما يلي:-

1- يكون للكلمات و التعابير الواردة في هذه الاتفاقية نفس المعاني المحددة لها في شروط العقد المشار إليها فيما بعد .

2_ تعتبر الوثائق المدرجة تاليا جزءا لا يتجزأ من هذه الاتفاقية و تتم قراءتها و تفسيرها بهذه الصورة

أ_ كتاب القبول

ب_ كتاب عرض المناقصة "

ج_ ملاحق المناقصات ذات الأرقام (قرار الاحالة ,ملحق عرض المناقصة,كفالة حسن التنفيذ والتصنيف ،
التأمينات)

د_ شروط العقد (الخاصة و العامة)

هـ_ المواصفات

و_ المخططات

ز_ والجداول المسعرة (جداول الكميات و جداول الأخرى)

3_ "قيمة العقد المقبولة".....

.....

" مدة الانجاز " 360 يوما تقويميا

4_ إزاء قيام صاحب العمل بدفع الدفعات المستحقة للمقاول وفقا للشروط, يتعهد المقاول بتنفيذ الأشغال وانجازها و إصلاح أية عيوب فيها و تسليمها وفقا لأحكام العقد.

5_ إزاء قيام المقاول بتنفيذ الأشغال وانجازها وأصلاح أية عيوب فيها وتسليمها، يتعهد صاحب العمل بان يدفع إلى المقاول قيمة العقد بموجب أحكام العقد في المواعيد و بالأسلوب المحدد في العقد.

وبناء على ما تقدم فقد اتفق الفريقان على إبرام هذه الاتفاقية و توقيعها في الموعد المحدد أعلاه و ذلك وفقاً للقوانين المعمول بها .

الفريق الأول (صاحب العمل)

الفريق الثاني (المقاول)

التوقيع.....

التوقيع.....

الاسم.....

الاسم.....

الوظيفة.....

الوظيفة.....

وقد شهد على ذلك.....

وقد شهد على ذلك.....

10. المواصفات الفنية

أعمال الحفر و الردم و التسوية

تمهيد :

يتناول هذا الباب أعمال الحفريات من حفر و ردم و نقل التراب الموقع و توريد ما يلزم من أتربة صالحة لأغراض الردم. كما يتناول الشروط التي يجب توفرها لضمان حسن تنفيذ الأعمال و ضمان السلامة العامة.

على المقاول أن يزيل كافة العوائق التي تعترض سير العمل والتي تظهر أثناء عملية ر و إزالة مخلفاتها. و يشمل ذلك على سبيل المثال لا الحصر أنابيب المجاري و غرف التفتيش الغير لازمة، و ان ينضح و يزيل خزانات التحليل و الحفر الامتصاصية أو التجميعية و أبار جمع المياه التي تتعارض مع عملية الحفر أو إنشاء المشروع. و عليه أيضا أن يفصل خطوط المجاري أو يحولها مؤقتا أو بصورة دائمة حيثما يلزم، و كذلك القواعد الخرسانية إن وجدت و ذلك حسب تعليمات المهندس، و ان ينقل الأتربة الملوثة إلى أماكن الطرح المسموح بها خارج الموقع. أما إذا تطلب الأمر ردم تلك الخطوط جزئيا أو كليا، فعلى المقاول ردمها بالرمل الجاف و دمكها جيدا حسب المواصفات و تعليمات المهندس.

- تجري أعمال الحفريات من حفر و ردم حسب الحدود و المناسيب المبينة على المخططات، و على المقاول اخذ عدة نقاط و مناسيب على طول الشارع للتأكد من المناسيب الموجودة في المخططات.
- إذا كان ناتج الحفريات كلها أو أي جزء منها صا (بموافقة المهندس)، فعلى المقاول حفظها في مكان مناسب و بشكل لا يعيق الحركة أو التنقل، و ان يحافظ عليها صالحة لحين استعمالها. و ان لم يكن شيء منها صالحا لأعمال الردم فعليه أن ينقلها على نفقته الخاصة إلى أماكن الطرح المسموح بها خارج
- على المقاول اتخاذ كافة الاحتياطات، و بموافقة المهندس، لمنع تجمع المياه أو تسربها داخل الحفريات، أيا كان مصدرها. و عند ظهور المياه في الحفريات يجب على المقاول نضحها حسب الأصول. و إذا اعتبر وجودها داخل الحفريات أو خارجها مصدر خطر المنشآت المجاورة، فيجب على المقاول عندئذ ضخ المياه بصورة مستمرة. و في حالة استعمال المضخات للغرض السابق فانه يجب على المقاول أن يقوم بتركيبها على بعد كاف من الحفريات كما يحدده المهندس، و ذلك لمنع حدوث تحرك أو

اضطراب داخل الحفريات أو تحت الأساسات المنشأة أو هذا ويجري تصريف المياه حسب تعليمات المهندس.

- إذا عثر المقاول أثناء قيامه بأعمال الحفريات على تمديدات كهربائية أو هاتفية أو مائية وما شابه ذلك من خدمات معروفة أو غير معروفة الأغراض، فعليه أن يعلم المهندس بالأمر خطيا وفورا، وان يقوم معا بالتنسيق مع صاحب العمل والجهات الرسمية المختصة لاتخاذ الإجراءات اللازمة حيال تحويل التمديدات أو إصلاحها، وتقدير ما تحمله المقاول من تعطل عن العمل أو كلفة إضافية مقابل قيامه بأعمال التحويل أو الإصلاح تلك. وإذا تعذر إبلاغ موضوع تلك التمديدات إلى المهندس، وقام المقاول بإتلافها أثناء ممارسته عمله في أماكن وجودها، فعليه إعادتها صالحة كما كانت عليه سابقا، وحسب موافقة المهندس وتعليماته وعلى نفقة المقاول الخاصة.
- قبل المباشرة بأعمال الردم لأي غرض، على المقاول اخذ موافقة المهندس بصدد المواد الردم سواء أكانت من ناتج الحفريات أم مستوردة من خارج الموقع.
- لا يباشر المقاول وضع أنابيب الخدمات وغيرها من الأعمال قبل أن يقوم المهندس بالكشف على الحفريات المنجزة، والتصريح له بمباشرة تلك الأعمال.
- (Sub grade) يكون الدمك بنسبة 98%
المناسيب + 2سم كحد أقصى و ذلك في حالتي الحفر و يجب ألا تقل ال (CBR)
(Sub Grade) 15% 98% .
- 1,5 متر من سطح الرصف النهائي يتم الردم على طبقات لا تزيد عن 20 (Loose) 98%
العمق يجب ألا تقل نسبة الدمك عن 90% .
- في أعمال التسوية يجب أن يكون سعر المقاول شامل لطمم جميع آبار المجاري أو أي حفر أخرى موجودة في الشارع على أن يتم شطفها أولا ويتم ردمها بكركار على تزيد عن 20سم يتم دمكها بعد معالجتها بالماء جيدا.
- في أعمال التسوية يجب أن يشمل سعر المقاول تنزيل جميع خطوط المجاري أو مناهل و كذلك المياه للعمق المناسب في حال اعتراضها للمناسيب و كذلك استبدال أي مواسير قد تتعرض للتلف و ذلك حسب تعليمات المهندس المشرف.
- القياس هندسي على الطبيعة و بدون خصم الفتحات .
- يجب عمل فحوصات نسبة تحمل كاليفورنيا CBR% للتربة الطبيعية حسب تعليمات المهندس المشرف .

- يجب على المقاول أن يتقيد بتعليمات الجهة الرسمية المختصة حول أماكن الطرح المصرح بها، إذا كان العمل ضمن حدود تلك الجهات. أما إذا كان العمل خارج حدودها، فعلى المقاول استصدار الرخص والتصاريح اللازمة لذلك على نفقته الخاصة.

مواد يحظر استعمالها لأعمال الردم:

مع مراعاة ما ورد على المخططات وتعليمات المهندس، يحظر استعمال المواد التالية في :-

- جذوع الأشجار والأعشاب وجذورها.
- المواد العضوية والمتفسخة.
- المواد التي تحتوي على حجارة أو كسر صخور أو حصى يزيد بعدها الأكبر عن (100) مليمتراً، أو المواد التي تك
- التربة التي يزيد معامل لدونتها (Plasticity Index) (35)
- التربة ذات القابلية للزيادة أو المفرطة للاحتواء المائي، أو ذات القابلية الزائدة للانتفاخ عند زيادة المحتوى المائي.
- أنقاض الأبنية.

أعمال تربة (البيس كورس)

1. بعد تحديد الأماكن التي تحتاج إلى تربة "البيس كورس" يتم توريد البيس كورس لتلك المناطق بمعرفة المهندس المشرف وبموافقته ويجب أن يكون التوريد من محجر يوافق عليه مجلس الخدمات وذلك بعد عمل الاختبارات المعملية اللازمة على العينة التي يحضرها المقاول.
2. يحق للجهة المالكة رفض أي عينة بالفحص بالعين المجردة يرى أنها غير مطابقة للمطلوب و ذلك قبل إجراء أي فحوصات مخبرية ويجب على المقاول إزالتها من الموقع بمجرد أن يطلب منه المالك أو ممثله ذلك . كذلك يجب إجراء الفحوصات التي تؤكد خلو البيس كورس من أي آثار للخلط بالكركار أو الطين .
3. يتم فرد البيس كورس وعلى طبقات بحيث لا يزيد سمك الطبقة عن 20سم ويتم الفرد والخلط و التسوية والرش والدك والدحل لكل طبقة وذلك للوصول إلى أقصى درجات الانضغاط ويجب عمل الاختبارات المعملية اللازمة وعلى حساب المقاول.
4. بعد عملية فرد و خلط وتسوية و دك البيس كورس يجب التحقق من مدى صحة المناسيب ولا يجوز أن تختلف عن المنسوب المطلوب في كل طبقة أكثر من (5) مليمترات و يجب إصلاح جميع و النتوءات و الانخفاضات التي تتجاوز الفروق المسموح بها و ذلك بإزالة العمل الغير صالح أو بإضافة مواد جديدة حسب تعليمات المهندس المشرف.
5. بعد تجهيز طبقة البيس كورس يجب المحافظة عليها و مداومة الرش بالماء و الدحل لحين تغطيتها بالإسفلت أو البلاط المتداخل و في حالة تعرضها للجفاف أو القلقللة بسبب حركة المشاة و السيارات و خلافه يجب إعادة حرثها و تجهيزها مرة أخرى.
6. المواصفات العامة للبيس كورس تكون كما يلي :

2.1 / 3

يجب

. أن لا تكون هناك حجارة بمقاس أكبر من 3"

. 3/4" تتراوح بين 60 - 90%.

. حد السيولة لا تزيد عن 25% (L.L)

. معامل اللدونة يتراوح من 3-6% (P.I) .

- . يتم الرش والدحل والدك حتى الوصول إلى أقصى كثافة 100% .
- . لا تقل قيمة C.B.R 80% 4 أيام من غمرها بالماء (soaking).
- . يتم الحساب في هذا البند بالمتر المربع و حسب المقطع النموذجي للطريق و لا تحسب المساحة تحت حجر الجبهة أو الحزامات بحيث يكون 10 - - - .
- . كورس أسفل الحزام أو حجر الجبهة بحيث تكون محملة على سعر الوحدة للمتر الطولي لحجر الجبهة أو الحزام .
- . نسبة الفاقد في جهاز لوس أنجلس لا تزيد عن 40% طبقاً لاختبار القياس.
- . الذوبان في محلول كبريتات الصوديوم (Soundness) لا يزيد عن 12% ولا يزيد 18% عند استعمال كبريتات الماغنسيوم .
- . يجب ألا يزيد الانكماش الطولي عن 3%.
- . يجب ألا يقل المكافئ الرملي (SAND EQUIVALENT) 40% .
- . يجب ألا تزيد نسبة الشحف و الاستطالة (ELONGATION & FLAKINESS) 35% لكل منهما .
- . (4) يجب ألا تزيد . . .
- . 7% من نسبة العينة
- . يتم عمل التدرج على كل خمس عينات مأخوذة من الموقع بعد خلطها للمقارنة مع
- . يتم إجراء فحوصات كاملة على المواد الموردة عند تغيير المصدر أو كل توريد 1000 3 .
- . يكون تدرج تربة الأساس الحجري "البسيس كورس" كما يلي:

رقم	"1.5"	"1"	3/4"	1/2"	3/8"	4	10	40	200
نسبة %	100	100-75	90-60	80-45	70-40	65-30	40-20	20-80	10-5

- . عند فحص اختبار الدمك لكل طبقة يتم أخذ 3 عينات على الأقل لكل شارع أو 2 1000 م.ط. من الطريق .
- . القياس هندسي و يتم حصر و احتساب كميات البسيس كورس المنفذة على الطبيعة و حسب المساحات الصافية و تخصم مساحات المناهل و مصافي مياه الأمطار و خلافه .

أعمال التعبيد بالإسفلت

1. بعد الانتهاء من أعمال فرد و تسوية طبقة البسيس كورس وقيل أن يبدأ المقاول في رش الإسفلتي، عليه تكتيس و تنظيف السطح المنوي رشه وذلك باستخدام الضاغطة الهوائية و أن يكون جافاً قبل البدء في عملية الرش و بعد أخذ موافقة كتابية من المهندس المشرف يقوم المقاول برش مادة (MCO) أو ما يعادله على طبقة البسيس 1 / 2 . يجب أن يتم الرش فوراً و بدون أي تأخير بعد فحص و

قبول الطبقة الأخيرة من البيس كورس كما و يجب إغلاق المنطقة أمام حركة السيارات لحين انتهاء أعمال الرصف . يجب العمل على منع تطاير filler بالاحتفاظ بالبيس كورس رطبا .

(MCO) يقوم المقاول بتوريد وفرد

24

الطبقة الإسفلتية الساخنة الجاهزة ومن مصنع معتمد تدرج 3/4" ونسبة البتومين حسب تصميم الخلطة الإسفلتية والفروقات المسموح بها في المواصفات $\pm 0.30\%$.

(Emulsion) لطبقة الأساس أو الطبقة اللاصقة فيجب عندئذ إبراز

شهادة من المختبر تؤكد صلاحية المادة المستعملة قبل التوريد و كذلك يجب التقيد بتعليمات المنتج بالنسبة لمعدلات الرش و كذلك زمن المعالجة (curing time) . ويجب أن يتم توريد مادة الأساس Prime coat أو المادة اللاصقة Tack coat . الموقع في عبوات مغلقة ويتم اخذ عينة للفحص للتأكد من مطابقتها للمواصفات قبل

2. بعد الانتهاء من البند السابق، وتنظيف الإسفلت القائم و ذلك باستخدام المكنسة الميكانيكية أو الضاغطة الهوائية وبعد أخذ موافقة المهندس المشرف يتم رش السائل (Tack coat)(RC2) أو ما يعادله على الإسفلت حسب تعليمات المنتج وتقرير

3. بعد الانتهاء من البند السابق وأخذ موافقة المهندس المشرف يتم توريد وفرد طبقة إسفلتية

1/2"

4. تكون الخلطة الإسفلتية من النوع الساخن ومن خلطه ميكانيكية ومن مصنع معتمد لدى البلدية.

5سم (أو حسب جدول الكمية)

الإسفلتية أكثر من 3 ملم عن السمك المطلوب. و عندما يكون النقص في سمك الطبقة الإسفلتية أكثر من 3 15% الإسفلتية أكثر من 3 15% من سعر البند للمساحات الفاشلة أما إذا زاد النقص عن ذلك فيتم إزالة هذه - يتم وضع طبقة جديدة بدلا منها مطابقة للمواصفات و على حساب

6. للبلدية الحق في إجراء الاختبارات المعملية اللازمة و على حساب المقاول.

7. يجب استخدام فنشر حديث لفرد طبقة الإسفلت و استخدام عدد من المداخل المناسبة للقيام بعملية الدمك.

8. أي منطقة وخصوصاً حول المناهل يتم إعادة الإسفلت حول المناهل حسب الأصول ولا يسمح باستخدام الخرسانة بدلاً من الإسفلت.

9. يتم محاسبة المقاول في هذا البند بالمتر المربع والسمك المطلوب بعد الدحل .

10. 3/4" (نسبة بيتومين 70/60

حسب تصميم الخلطة الإسفلتية بالفروقات المسموح بها في المواصفات + 0.3 %).

200	80	40	10	4	"3/8	"1/2	"3/4	
9-4	20-10	30-16	50-35	65-50	87-70	100-80	100	%

11. تدرج الحصمة في الخلطة الإسفلتية تدرج "1/2" (نسبة بيتومين حسب تصميم الخلطة الإسفلتية بالفروقات المسموح بها في المواصفات + 0.3 %) :

200	80	40	10	4	"3/8	"1/2	
9-4	20-10	30-16	52-32	70-50	100-70	100	%

- كثافة الخليط القصوى بعد أدمك لا تقل عن 97% من كثافة مارشال حسب تصميم - بناء على المواصفات المرفقة وليست حسب المارشال اليومي وحسب الأصول الفنية و بحيث لا تقل عن 2300 / 3 .

V.M.A. = 13, 5 % min (binder course)

V.M.A. = 14, 5% min (W.C.)

V.F.B. - Voids filled with bitumen = 60-75%

V.T.M. - Voids in total mix = 3- 7 %

• Stability 900

• الانسياب: 4-2 .

• نسبة الفاقد للحصمة في جهاز لوس أنجلوس لا تزيد عن 40% للطبقة السطحية 50%

• يجب أن تكون الحصمة خالية من وجود الكتل الطينية (Clay Lumps) .
• الذوبان في محلول كبريتات الصوديوم (Soundness) لا يزيد عن 12% ولا يزيد عن 18% عند استعمال كبريتات الماغنسيوم .

• درجة الامتصاص لا تزيد عن 2%

• يجب تسليم الخلطة في موقع العمل بدرجة حرارة بين (139 - 163) درجة مئوية
• يجب إجراء اختبار الفصل للمكونات (extraction Test) عند بداية يوم العمل أو عند لحظة أي تغيير في قوام أو لون مكونات الخلطة و يجب اخذ العينة من المصنع أو بعد بريسة الفرادة Finisher و قبل إجراء عمليات الدحل , كما و يجب عدم فرد الإسفلت إلا بعد ظهور نتائج فحص (extraction Test) .
• مطابقتها أو إجراء ما يلزم من تصحيح .

- في حالة فشل عينة في فحص أدمك للإسفلت يعاد الفحص مرة أخرى بعد دمك الإسفلت في اليوم التالي مباشرة وظهرأ بواسطة مدحلة مطاطية PTR لمدة ساعتين ويتم الفحص الجديد عن طريق أخذ عينتين قبل وبعد العينة الفاشلة بمسافة لا تزيد عن عشرة أمتار من كل اتجاه والعينة التي تنجح تمثل نصف المسافة فقط وفي حالة الرسوب ينطبق عليه نفس المعايير.
- في حالة فشل عينة فحص السماكة للإسفلت يعاد الفحص بأخذ عينات لبية خلال عشرة أمتار من كل اتجاه وتكون كل عينة تمثل نصف المنطقة المفحوصة.
- جميع اختبارات السمك و الكثافة بما فيها اختبارات الإعادة إن وجدت يجب أن تجري خلال أسبوع من فرد الطبقة الإسفلتية و في حالة الفشل في الحصول على نسبة أدمك المطلوبة يتم اتخاذ الإجراءات التالية للمساحات الفاشلة:-
- % 1
- % 2
- % 3
- 3 % يتم إزالة الطبقة الإسفلتية ووضع طبقة جديدة بدلا منها
- يتم اخذ عينة للفحص كل 500 2 من مساحة الطبقة أو كل 200 . . .
- حارة المرور الواحدة أيهما أقل و يتم إجراء الفحص حسب اختبار اشنتو .
- ند الفحص باستعمال قدة طولها 4 متر يجب أن يكون التجاوز المسموح به في استوائية السطح كما يلي :-
- ا. في الاتجاه الطولي لا يزيد عن 6 .
- ب. في الاتجاه العرضي لا يزيد عن 3 .
- يجب ألا يتجاوز الفرق بين المنسوب التصميمي للطريق و المنفذ على الطبيعة عن 5

طريقة الفرد والدحل :

- لا يجوز وضع الخلطات الإسفلتية الساخنة إلا عندما تكون حرارة الجو أربع درجات مئوية أو أكثر وعندما لا يكون الجو كثير الضباب أو ماطراً وعندما يكون السطح لي خالياً من الرطوبة
- يتم تفريغ الحمولة من السيارة الخاصة لهذا العمل وتفريغ حمولتها مباشرة إلى آلة الفرد والتي يجب أن تكون من النوع الميكانيكي.
- يتم استعمال مداحل حديدية زنة 8 طن ومداحل مطاطية زنة 12طن ويجب أن يستعمل لكل عملية فرش ما لا يقل عن ثلاثة مداحل (2)حديديه وواحدة مطاطية، يبدأ الدحل عندما تكون درجة حرارة الخليط مناسبة لتحمل أوزان المداحل بدون تأثيرات ضارة ويتم الدحل بالطريقة التالية:
- 1- تمر أولاً المدحلة الحديدية زنة 8 طن عدد مناسب من المرات ويراعى أن يكون الدحل من أسفل إلى أعلى بالاتجاه العرضي للطريق وبالتنسيق مع المهندس المشرف.
- 2- تمر المدحلة المطاطية بعد ذلك لعدد مناسب من المرات ويراعى أن يكون الدحل من طرف الطريق باتجاه الداخل، ومن أسفل إلى أعلى مع التبريد لعجلات المداحل بالمياه حتى لا يلتصق بها الإسفلت.
- 3- الذي يدل على الوصول إلى درجة أدمك النهائية هو عدم ظهور علامات عجل المدحلة على سطح الطريق.

4- ملاحظة: اول أن يؤمن وقاية جميع الخلطة المدكوكة حديثاً من حركة المرور إلى ن

_____:

* القياس هندسي و يتم حصر و احتساب كميات الإسفلت المنفذة على الطبيعة و حسب المساحات الصافية و تخصم مساحات المناهل و مصافي مياه الأمطار و خلافه.

11. جداول الكميات

• على المقاول تقديم مخططات التنفيذ قبل البدء بأي عمل يقدم فيه كتاب للمقاول للعمل فيه .

تمهيد:

1. تقرا جداول الكميات وتفهم بالتلازم مع الاتفاقية وشروط العقد والمخططات وغيرها من وثائق العطاء.
2. إن أسلوب القياس المستخدم في تحضير جدول الكميات هو النظام الدولي للأعمال الهندسية، مع تعديل ذلك ليتلاءم مع
3. إن وصف الأعمال والمواد بشكل عام الموجود في المواصفات الفنية ليس بالضرورة أن يكون مكررا في جدول الكميات، لذلك في هذه الحالة يجب الرجوع إلى المواصفات الفنية.
4. يجب على المقاول عند وضع الأسعار لأي بند في جدول الكميات أن يكون واثقا من السعر الذي يضعه بحيث يغطي هذا السعر كل واجباته حسب الاتفاقية وشروط العقد والمخططات والمواصفات وكل الأمور المتعلقة بإنشاء الأعمال وإتمامها وصيانتها، ويجب أن يشمل هذا السعر تكاليف الـ هو منصوص ومتفق عليه في شروط ووثائق العطاء.
5. إن الكميات الموجودة في جدول الكميات غير ثابتة وقابلة للتغيير ولا يحق للمقاول أن يطالب بزيادة الأسعار في حال تغيير الكميات زيادة أو نقصا عن ما هو موجود في جدول الكميات حسب القانون .
6. ينبغي على المقاول عند وضع الأسعار في جدول الكميات أن يكون واثقا من سعر الأعمال التي تشتمل على طرق ثانوية (Access Road) (Junctions) الأسعار الموجودة في البنود المناسبة والوارد ذكرها في جداول الكميات، ولن يتم الأخذ بعين الاعتبار أية مطالبة لأي تكاليف إضافية لمثل هذه الأعمال.
7. على المقاول أن يقوم بوضع لكل بند موجود له كمية في جداول الكميات، وإذا حصل أن المقاول لم يقم بتسعير أية بند من البنود المسجل لها كميات فسيتم اعتبار البند غير المسعر وكأنه محمل على بنود العطاء.
8. يستخدم أسلوب القياسات المدون في وثائق العطاء في حساب الكميات وتحضير الفواتير والمطالبات المالية، ويظل هذا الأسلوب ساريا طيلة فترة المفاوضة، ولا يجوز تغييره أو استبداله بأي أساليب قياس أخرى.
9. يتحمل المقاول وعلى نفقته الخاصة مسؤولية المحافظة على سلامة حركة المرور وتسهيله إلى الحد الأقصى أثناء التنفيذ، ويقوم بتأمين وصيانة كل ما يلزم من تحويلات وإشارات وطرق مؤقتة مع الأعمدة والحواجز والإنارة، وان ينفذ

تعليمات المهندس بهذا الخصوص.

10. يتحمل المقاول وعلى نفقته الخاصة أن يقي من الضرر والأذى مصارف المياه والأنابيب والكيبيلات المشابهة حين مصادفتها في سياق تنفيذ الأشغال بحيث تبقى صالحة دون انقطاع ما لم يتم ذكر ذلك في البنود الواردة في جدول الكميات.

11. يكون قياس عرض الخندق الذي سيتم حفره من أجل تحويل أو خفض منسوب الخدمات الموجودة لا يتجاوز ($1.5 * + 300$ ملم، بينما لنقل مواقع الخدمات إلى مكان آخر فإن عرض الخندق يكون حسب تعليمات المهندس المشرف.

12. المقاول مسؤول عن إجراء جميع الفحوصات اللازمة على نفقته الخاصة، والأفضل أن يوفر بعض المعدات والآليات التي يحتاجها باستمرار لعمل فحوصات التربة وطبقة الإسفلت ويصونها طيلة فترة العقد.

13. جميع الأنابيب المستخدمة في أعمال صرف مياه الأمطار تكون من مادة الباطون المسبق الصنع (Precast Concrete)

14. ينبغي على المقاول عند وضع الأسعار في جدول الكميات في بند أعمال الباطون، أن يكون واثقا من أن سعر الأعمال تشتمل على أعمال الطوبار، صب الباطون ودمكه، وسقايته وحمايته، وأعمال الفواصل المختلفة وأعمال التسليح وكل ما يلزم، حسب المخططات والمواصفات وتعليمات المهندس المشرف.

خلاصة جداول الكميات

	شيكال	الكمية		
				<p>كل الأعمال يجب أن تنجز بناء على الرسومات والخرائط، والمواصفات وتعليمات المهندس المشرف.</p> <p>على المقاول إحضار عينات من مراحل العمل للمصادقة عليها من قبل المهندس المشرف قبل البدء بالتنفيذ.</p> <p>على المقاول أن يقوم بإصلاح أي ضرر أو تلف لمناطق خدمات البنية التحتية التي قد تنجم خلال مراحل تنفيذ العمل.</p> <p>على المقاول أن يأخذ بالحسبان عند إدراج أسعاره كل التكاليف، من اخذ للعينات وإجراء الفحوصات وكل ما يلزم لإتمام الأعمال.</p> <p>على المقاول أن يقوم بأعمال المساحة المطلوبة من رفع لمناسيب الأرض الطبيعية، ومناسيب الحفریات وميولها وكل ما يلزم من أجل إتمام العمل على أكمل وجه، وعمل المخططات التنفيذية اللازمة.</p>
				1 أعمال التأسيس والتعبيد والحماية.
	18	24812		<p>1.01 أجور وتكاليف توريد وفرد ودحل طبقة البيسكورس (Base course) A بسمائة لا تقل عن عشرين سنتمتر (18سم) بعد الدحل، والسعر يشمل عملية رش البيسكورس بالماء والخلط والدحل للوصول إلى نسبة دمك 100% البركتور المعدل، والسعر يشمل تجهيز الأرضية وتسوية (40) سم حفر او طمم في جميع أنواع الصخور أو التراب أو الإسفلت ويشمل استبدال التربة في المناطق الغير الصالحة، والدمك بنسبة</p>

				98% من كثافة البركتور المعدل مع عمل الفحوصات الطولية والعرضية اللازمة حسب المواصفات، وعمل الميول اللازمة للمقاطع وكل ما يلزم لإتمام العمل، وذلك حسب المواصفات والمخططات وتعليمات المهندس
1.02	أجور وتكاليف توريد وفرد ودحل ودمك طبقة أسفلت (Wearing Coarse) يدويًا أو ميكانيكيًا سواء للأرصفة أو مقاطع المياه أو الكهرباء (2/1) (7) (98%) من كثافة المارشال اليومي، والسعر يشمل رش طبقة (MCO) أو ما يعادله بمعدل (2م/م) مع قص الإسفلت من الجانبين ومعالجة نقاط والمخططات وتعليمات المهندس المشرف.	50	23685	
1.03	أجور وتكاليف توريد وفرد ودحل ودمك طبقة أسفلت (Wearing Coarse) (3/4) (5) (98%) من كثافة المارشال اليومي، والسعر يشمل رش طبقة (MCO) أو ما يعادله بمعدل (2م/م) وذلك حسب المواصفات والمخططات وتعليمات المهندس المشرف.	43	23685	
1.04	توريد حجر جبهة للأرصفة مقاس (100x30x17) و السعر يشمل توريد B200 أسفل و خلف حجر الجبهة وفقا للمخططات، والعمل يشمل توريد طبقة بسكورس سماكة 18 سم أسفل حجر الجبهة بعرض 40 وانجاز جميع الأعمال حسب المخططات والمواصفات وتعليمات المهندس	70	4302	
1.05	توريد (10*20) (10*10) ، والعمل يشمل توريد 6 وانجاز جميع الأعمال حسب المخططات والمواصفات وتعليمات المهندس المشرف .	60	1928	
1.06	توريد الاشارات الازمة للطريق ودهان الجبه و تخطيط الطريق حسب المخططات و المواصفات وتعليمات المهندس			
مجموع أعمال التأسيس والتعبيد والحماية - تنقل إلى صفحة الخلاصة.				
2	أعمال الجدران الاستنادية (بنود اختيارية).			
2.01	أجور وتكاليف توريد وبناء جدران حجرية (مرايبع) بارتفاعات تتراوح بين 1 متر ولغاية 4 أمتار والسعر يشمل توريد قطع الحجر (المرايبع) بأبعاد لا تقل 2 1.7 1 متر الارتفاع ويجب أن تكون من نوعية جيدة وصالحة لسند جوانب الشارع ويجب أن تنفذ على أساس صلب ومقبول من قبل المهندس المشرف وبحيث يتم تنفيذها بشكل متجانس ومنتظم مع مراعاة الميول الرأسية اللازمة كما ويشمل السعر جميع أعمال الحفریات اللازمة لقاعدة الجدار وذلك للوصول إلى ارضية صلبة ومناسبة لبناء الجدار عليها والسعر يشمل أيضا تنفيذ جميع أعمال الردم اللازمة خلف الجدار على طبقات طبقة اليبس كورس والدحل لكل طبقة وذلك بحسب المواصفات والمخططات وتعليمات المهندس المشرف. (بند اختياري)	500	302	
مجموع أعمال الجدران الاستنادية الحجرية - تنقل لصفحة الخلاصة				

شكل		
	أعمال التأسيس والتعبيد والحماية.	جدول كميات رقم (1)
	أعمال الجدران الاستنادية الحجرية	جدول كميات رقم (2)
		نسبة خصم أو زيادة (%)
		المجموع النهائي بالأرقام.
		المجموع النهائي بالحروف

اسم مقدم العطاء :

عنوانه:

توقيع وختم مقدم العطاء:

(على المقاول الالتزام بتعبئة النموذج)

.13

نموذج رقم (1) كتاب عرض المناقصة

Letter of tender

المشروع العطاء رقم

.....

..... إلى السادة (صاحب العمل) :

لقد قمنا بزيارة الموقع و التعرف على الظروف المحيطة به , كما قمنا بدراسة شروط العقد , والمواصفات , و المخططات , و جدول الكميات , و ملحق عرض المناقصة , و الجداول الأخرى , و ملاحق العطاء ذات الأرقام : المتعلقة بتنفيذ أشغال المشروع المذكور أعلاه . و نعرض نحن الموقعين أدناه أن نقوم بتنفيذ الأشغال و انجازها و تسليمها و إصلاح أية عيوب فيها وفقا لهذا العرض الذي

يشمل كل هذه الوثائق المدرجة أعلاه مقابل مبلغ إجمالي و قدره :

.....

أو إي مبلغ آخر يصبح مستحقا لنا بموجب شروط العقد .

إننا نقبل تعيين "مجلس فض الخلافات" بموجب "الفصل العشرين" من شروط العقد وسوف نقوم بالاتفاق

على تعيين أعضائه حسب ملحق عرض المناقصة.

نوافق على الالتزام بعرض المناقصة هذا لمدة (90) يوما من التاريخ النهائي لإيداع العروض، وأن يبقى

العرض ملزما لنا ،ويمكنكم قبوله في أي وقت قبل انقضاء مدة الالتزام هذه .كما نقر بان ملحق عرض

المناقصة يشمل جزءا لا يتجزأ من كتاب عرض المناقصة .

نتعهد في حال قبول عرضنا ،أن نقدم ضمان الأداء المطلوب بموجب المادة (2/4) من شروط العقد ،وان

نباشر العمل بتاريخ أمر المباشرة، وان ننجز الأشغال ونسلمها ونصلح أية عيوب فيها وفقا لمتطلبات وثائق

العقد خلال "مدة الانجاز" .

وما لم يتم إعداد وتوقيع اتفاقية العقد فيما بيننا ،والى إن يتم ذلك ،فان كتاب عرض المناقصة هذا مع

كتاب القبول أو قرار الإحالة " الذي تصدرونه يعتبر عقدا ملزما فيما بيننا .

ونعلم كذلك بأنكم غير ملزمين بقبول اقل العروض قيمة أو إي من العروض التي تقدم إليكم .

حرر هذا العرض في اليوم :من شهر :.....عام
.....:

توقيع المناقص :.....شاهد
.....:

14. نموذج عمل اليافطة

		
	<p>السلطة الوطنية الفلسطينية وزارة الحكم ا</p>	

<u>Financed by:</u>	<u>تمويل: تمويل:</u>
<u>Program :</u>	<u>اسم البرنامج:</u>
<u>Super Vision: (</u>	<u>اشراف: (اسم الهيئة المحلية)</u>
<u>Higher Super Vision: Ministry of Local Government</u>	<u>الإشراف العلوي: وزارة الحكم ا</u>
<u>Project</u>	<u>المشروع:</u>
<u>Contractor:</u>	<u>المقاول/المتعهد:</u>
<u>PROJECT DURATION:</u>	<u>مدة المشروع</u> يوما <u>ابتداء من</u> <u>الي</u>



النتائج والتوصيات

1-11

2-11

3-11 التوصيات

الفصل الحادي عشر : النتائج والتوصيات

1-11 :

يناقش هذا الفصل مجموعة النتائج التي تم التوصل اليها في عملية التصميم لهذا الطريق ويحتوي على مجموعة من التوصيات التي من شأنها اعطاء انطباع جيد عند التنفيذ لهذا المشروع والمساعدة في مشاريع اخرى.

2-11 :

بعد المسح التفصيلي والتصميم الهندسي والانشائي للطريق فقد تم التوصل الى مجموعة من النتائج ، أهمها :

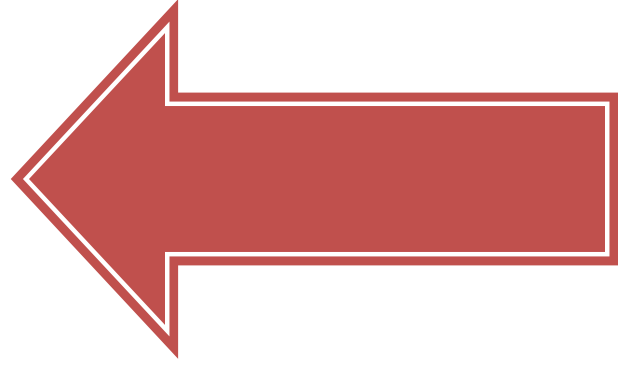
1. هذا الطريق له اهمية في ربط مدينة بمدن محافظة الخليل .
2. كانت النتيجة تصميم هندسي بالاعتماد على مواصفات AASHTO 2004 بسرعة تصميمية تساوي 50 / .
3. كانت نتيجة التصميم بعد القيام بكافة الحسابات اللازمة مع الاخذ بعين الاعتبار الزيادة السكانية المتوقعة وفترة عمر للطريق تساوي 20 : .
4. يجب اخذ جميع اجراءات الامن والسلامة طوال فترة تنفيذ المشروع

(1-11)

()	
7	(Wearing Course)
7	(Binder Course)
20	(Base Course)

3-11 التوصيات

1. طرح مساقات جامعية وتدريب الطلبة على التطبيقات الحديثة وخصوصا برنامج Civil 3D
2. يمنع سير المركبات على طبقة الاسفلت قبل مرور 24 فردها لكي لا تنهار هذه الطبقة.
3. التواصل مع بلدية دورا أثناء تنفيذ المشروع لأي استشارة تطلبها.
4. حث الجامعة على التواصل الدائم مع المؤسسات الحكومية والغير حكومية للرفي بالمستوى العام للخريجين وللحصول على مشاريع مناسبة.
5. دعوة الجامعة لعمل دورات تدريبية للطلبة للوصول الى مستوى أعلى وخاصة من الناحية التكنولوجية والبرامج الحديثة.
6. الحرص على وجود مشاريع مشتركة ما بين الاقسام المختلفة في كلية الهندسة للوصول الى التكامل المناسب.
7. السعي من قبل البلدية للحصول على الدعم المناسب وتنفيذ هذا المشروع لما يمارس على قطع الاراضي الفارغة في هذا الموقع من سلب وتدمير من قبل الاحتلال الاسرائيلي .



:

1. - النمورة محمود طلب , تاريخ فلسطين المفترى عليه .
2. النمورة محمود طلب , موسوعة ناحية دورا .
3. المخطط الهيكلى لمدينة دورا ومصادق عليه بعام 2003 .
4. بلدية دورا .
5. الشريف، البسيط تصميم .1986
6. يوسف صيام،
تغطية مساحية
- 1999.
7. يوسف صيام، وتخطيط المنحنيات، 1978 .
8. يوسف صيام، , الأردنية, 1983 .
9. , توفيق, هندسة (1) , الجامعية, بيروت - 1985,
10. دليل المرورية فلسطين
11. صندوق تطوير و إقراض البلديات .

12. John Horsley, Highway Engineering, Washington, 2004.

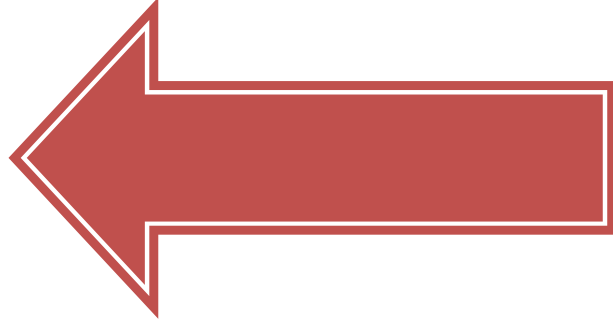
13. Nicholas J. Garber and Lester A. Hoel, Traffic and Highway Engineering, Fourth.

14. AASHTO 2004 .

15. <https://www.psd.gov.jo/images/traffic/docs/0003.pdf>

16. <http://www.uomisan.edu.iq/library/admin/book/69919850677.pdf>

17. Design of Roadway Lighting (TAC Ottawa Spring 2007)

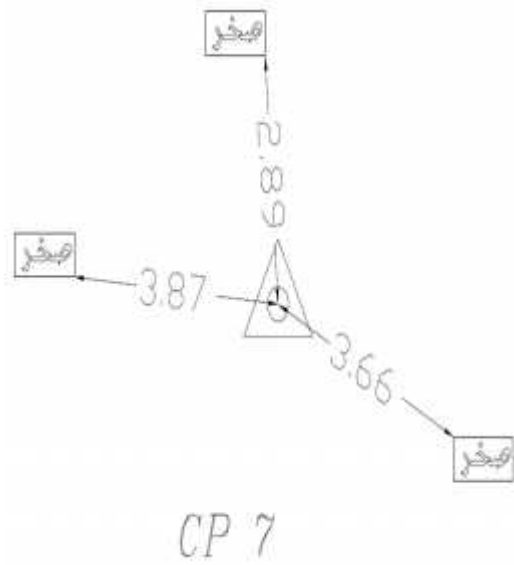


تربيط النقاط :

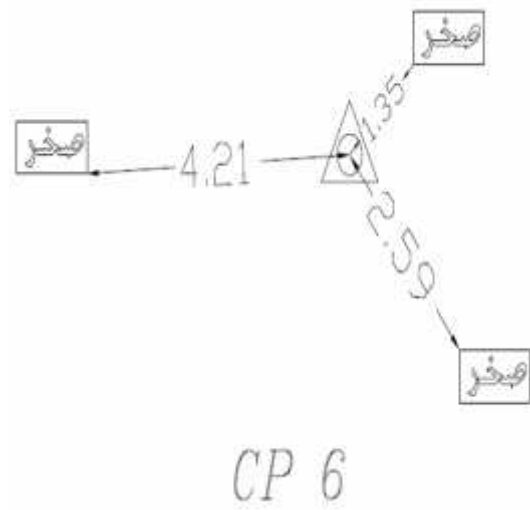
الجدول التالي يبين تربيط جميع النقاط (Control Point) التي تم رصدها بالموقع :-

إحداثيات النقاط			
	Y=E (m)	X=N (m)	Elevation
Cp 1	155432.81	101231.80	873.62
Cp 2	155454.35	101127.70	866.37
Cp 3	155583.63	100945.86	855.10
Cp 4	155590.41	100421.07	830.02
Cp 5	155819.31	100388.50	821.13
Cp 6	156171.76	100209.89	806.96
Cp 7	156351.07	99745.33	781.59

تربيط النقطة 7 :

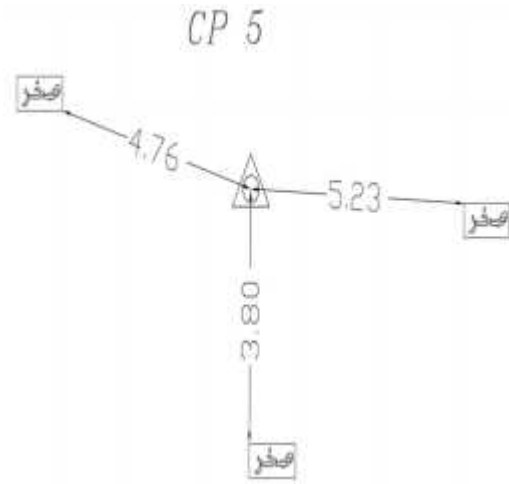


تربيط النقطة رقم 6 :

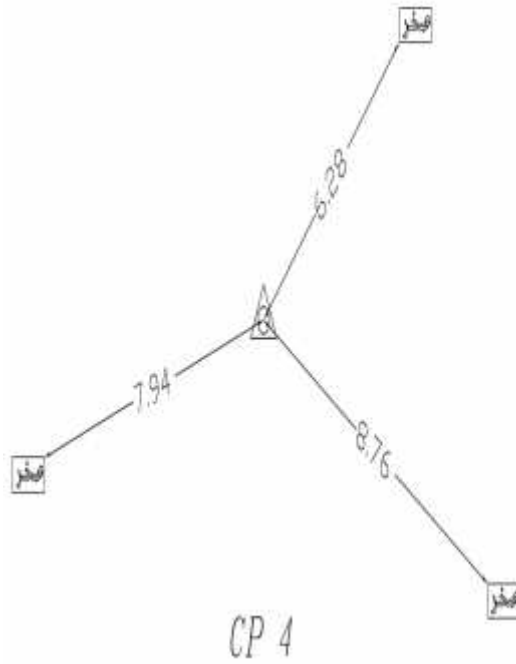




تربيط النقطة رقم 5 :

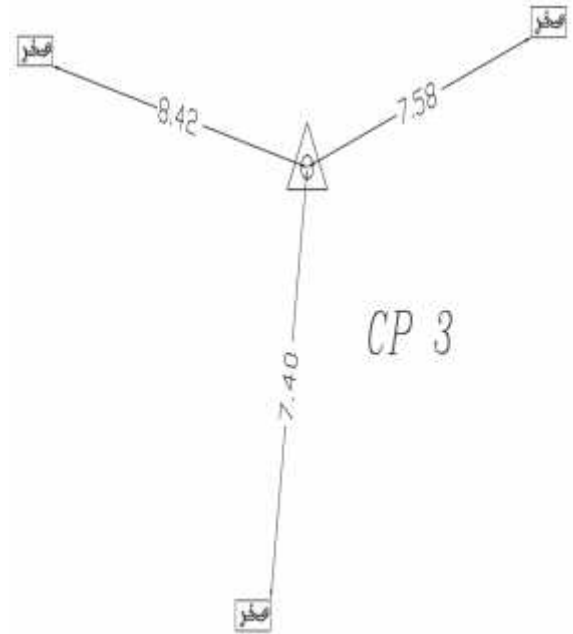


تربيط نقطة رقم 4 :





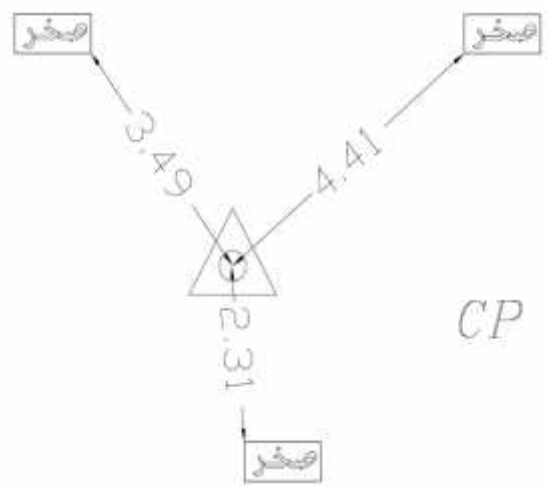
تربيط : 3



CP 3



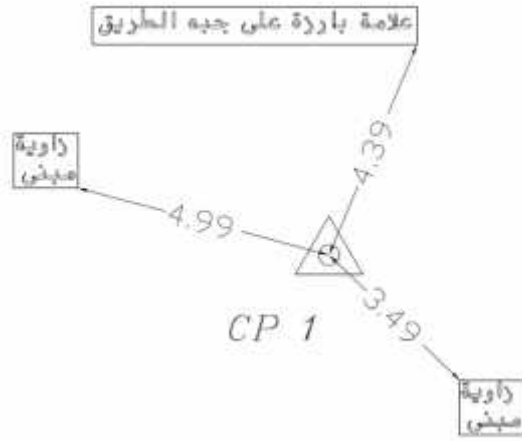
تربيط النقطة رقم 2 :

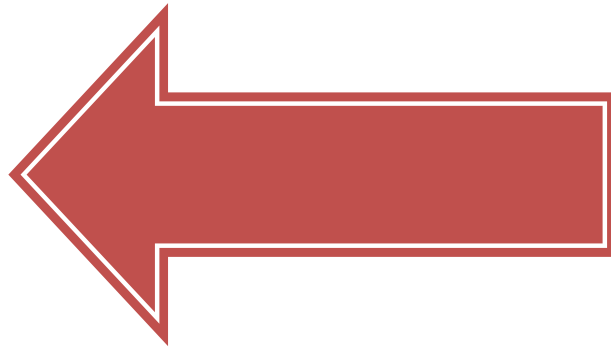


CP 2

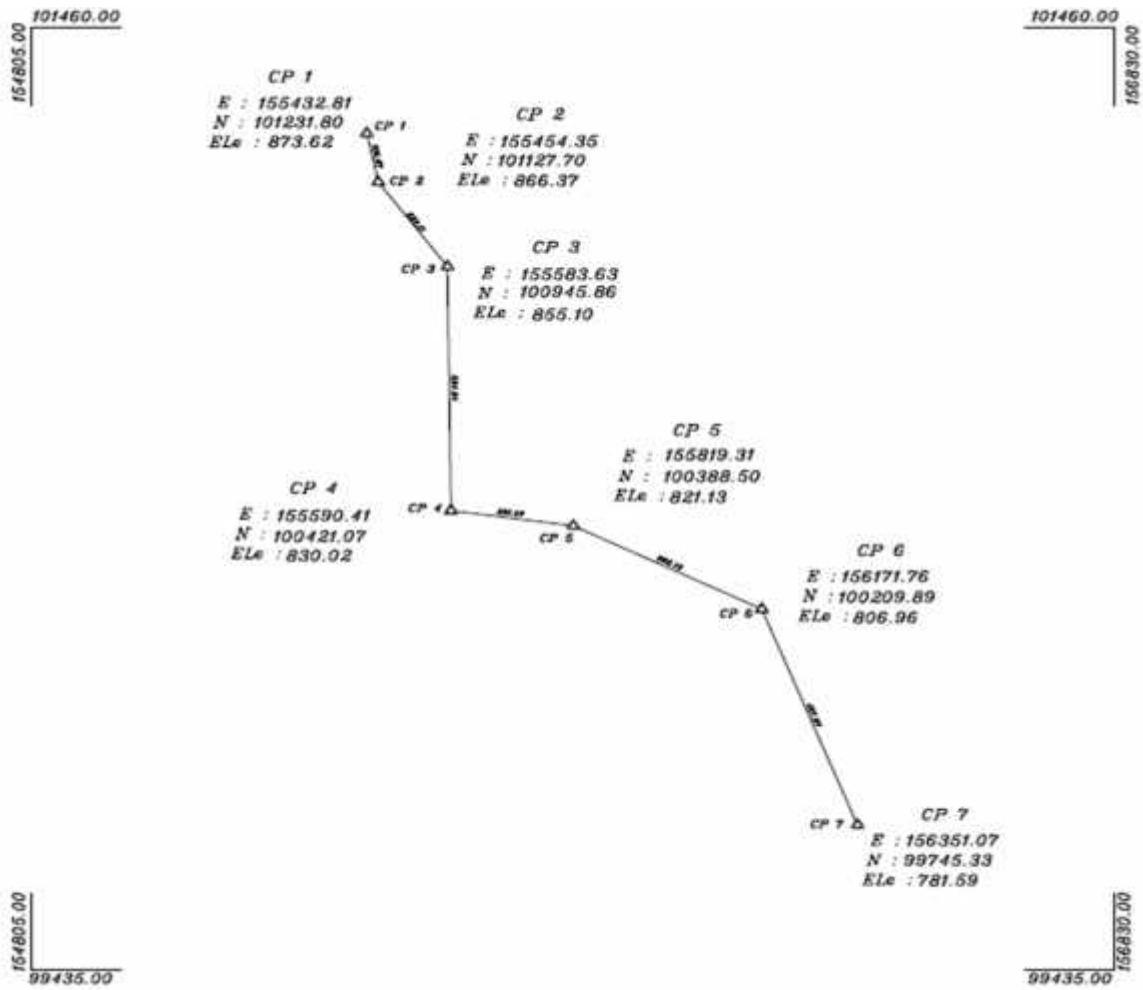


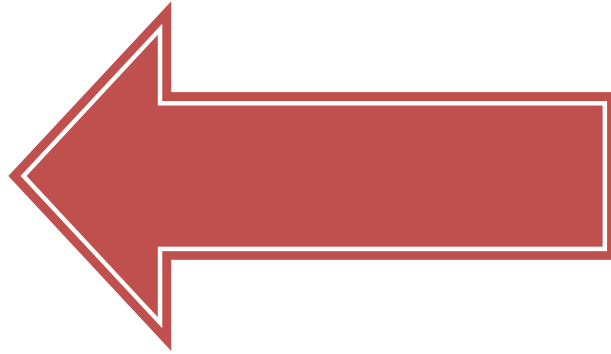
تربيط النقطة رقم 1 :





موقع المشروع والمضلع الرابط للطريق :





الكتب المتبادلة بين فريق العمل وبلدية دورا :

State Of Palestine
Ministry Of Local Government
Dura Municipality

دولة فلسطين
وزارة الحكم المحلي
بلدية دورا

التاريخ : 2018 / 018 هـ

رقم: 2018 / 13

السادة جامعة بوليتكنيك فلسطين / المحترمين

السيد منسق التجسير المسائي

سعادة المهندس فيضي شبانه / المحترم

تحية طيبة وبعد،

الموضوع :- طلبية تجسير موظفي بلدية دورا

تهديكم بلدية دورا أطيب التحيات مشفين تعاوتكم الدائم معنا خاصة دور جامعتكم العريقة في توفير كوادر بشرية مميزة في شتى مجالات عمل البلدية.

وبالإشارة للموضوع أعلاه وأنطلاقاً من حرصنا الدائم على تحقيق رؤيتنا ورسالتنا كمؤسسة خدمتية تتحج من خلال احترام الأفراد العاملين وتطوير قدراتهم، وتوفير أجواء العمل التي تشجع على المعطاء والإبداع ، فإننا نوصي لكم بإعداد مشروع (طرق) لمساق مشروع التخرج للموظفين التالية أسماؤهم:

- 1- فايز أحمد محمد أبو السباع.
- 2- محمود إسماعيل نجار.

رأجبن من حضرتكم الإستمابة لتوسيتنا لما فيه من تطوير لكوادرنا البشرية في تخصصاتهم ومجال عملهم وزيادة كفاءتهم تحقيقاً لمسلمة المؤسسة وتطوير أعمالها ونحن على استعداد لتقديم ما يلزم من مساعدة لموظفينا، شاكرين لكم حسن تعاوتكم.

وتفضلوا بقبول فائق الاحترام والتقدير

د. "محمد سمير" محمد سمور
رئيس بلدية دورا

نسخة / تلفظ العام

www.duracity.ps | info@duracity.ps | PuraMunicipality1967

970 2 2280 555 | 970 2 2280 606 | 970 562 000500

ISO 9002

السادة جامعة بوليتكنيك فلسطين / المحترمين

السيد منسق التجسير المسائي

سعادة المهندسين فيضي شبانه / المحترم

حَبْر طَبْعِيَّة وَمَعْد.

الموضوع :- تصميم وتحديد مسار طريق منطقة واد المغير

تهديكم بلدية دورا أطيب التحيات متمنين تعاونكم الدائم معنا، بالإشارة للموضوع أعلاه ، فإننا نوصي لكم بإعتماد مشروع (تصميم وتحديد مسار طريق منطقة واد المغير) بعرض (12 م) وبطول (2000متر طولي تقريبا) الرابط بين الشارع الرئيسي سنجر دورا- الخليل والشارع الرئيسي (60) القوار - الخليل والمار بجوار محطة محروقات الجنوب حيث هو طريق شرياني ومحوري خادم ورابط بين مناطق الجنوب لمحافظة الخليل مع مدينة دورا حيث يوفر الوقت للتنقل بين هذه المناطق وتطورها ويعتبر تصميمه من الضروري لانه سيربط تلك المناطق ومدينة دورا ، فإننا نوصي بإعتماد (الطريق اعلاه) لمشروع التخرج للعلية التالية أسماؤهم:

1- فايز احمد محمد أبو السباع.

2- محمود إسماعيل نجار.

3- حسام ابو هنون .

4- محمد الكعكي

راجين من حضرتكم الإستجابة لتوصيتنا ، شاكرين لكم حسن تعاونكم.

وتفضلوا بقبول فائق الاحترام والتقدير

د. محمد سمير "حامد سمور"

ولي العهد بلديّة دورا



نسخة / الملف العام