

بسم الله الرحمن الرحيم



## تصميم طريق الواصل بين منطقة الكرينة ومنطقة الجهيرفي محافظة رام الله.

فريق العمل

عبد المنعم محمد طوخي

محمد عبد الناصر الأفغاني

اشراف

م. معتر قفيشة

مقدم الى كلية الهندسة

استكمالاً للحصول على درجة البكالوريوس في تخصص

هندسة المساحة والجيوماتيكس

الخليل - الضفة الغربية

فلسطين

2020-2021

بسم الله الرحمن الرحيم

جامعة بوليتكنك فلسطين

كلية الهندسة



مشروع تخرج بعنوان

تصميم طريق الواصل بين منطقة الكرينعة ومنطقة الجهير في محافظة رام الله.

مقدم إلى دائرة الهندسة المدنية و المعمارية في كلية الهندسة

لوفاء بجزء من متطلبات الحصول على درجة البكالوريوس في تخصص هندسة المساحة والجيوماتكس

فريق العمل

محمد الأفغاني

عبدالمنعم محمد طوخي

إشراف

م. معتز قفيشة

جامعة بوليتكنك فلسطين

الخليل - فلسطين

2021 - 2020

## تصميم طريق الواصل بين منطقة الكرينعة ومنطقة الجهير في محافظة رام الله.

إعداد

عبد المنعم محمد طوخي

محمد عبد الناصر الأفغاني

إشراف

الدكتور معنز قفيشة

### ملخص (Abstract)

تعتبر مشاريع تصميم الطرق من أهم مشاريع البنية التحتية، حيث يهدف المشروع الى تصميم طريق يساعد في تسهيل حركة المرور والتقليل من الازدحام المروري والمساهمة في التوسع الجغرافي والسكاني في منطقة المشروع في مدينة رام الله.

في هذا المشروع سندرس أهمية فتح شارع في منطقة المشروع " منطقة الكرينعة" التي تعاني شوارعها من ازدحام مروري وصعوبة تنقل للمركبات، فالهدف من فتح هذا الطريق هو التقليل من الازدحام المروري وتسهيل حركة تنقل المركبات والمواطنين والمساعدة في توسع العمراني في منطقة المشروع التي تعاني مسبقا من ازدحام مروري.

ولقد قمنا في هذا المشروع بزيارة للبلدية رام الله للحصول على معلومات حول الطريق، مثل طول وعرض الطريق ورقمه على المخططات الهيكلية، وبعدها قمنا بزيارة ميدانية للموقع الطريق لعمل رفع مساحي ورصد نقاط تحكم، وبعدها سوف ننقل للمرحلة التصميم وستكون على مرحلتين: المرحلة الأولى، مرحلة التصميم الهندسي للطريق من حيث رسم الطريق وتصميم المقاطع الطولية والمقاطع العرضية للطريق وتصميم الميول الازمة للطريق، والمرحلة الثانية، مرحلة التصميم الانشائي، حيث سنقوم بتصميم رصافات الطريق وعمل تصميم انشائي للجدران الاستنادية التي سوف يتم وضعها في الطريق.

## الإهداء

الى الرحمة المهداة في زمن الظلم والظلمات...رسول الله صلى الله عليه وسلم

الى ورثة الأنبياء بعلمهم...علماؤنا الأجلاء

الى نبض قلبي...وزهرة عمري...الى الغالية التي تعطي بلا حدود...التي سهرت الليالي بقربي الى

أمي الحبيبة

الى خير مربي...وشعلة الأمل في نفسي...وراعي أمري...الى من تناثرت قطرات العرق من جبينه على

تراب الحبيبة فلسطين...أبي الغالي

الى من علموني معنى الايثار على النفس والتضحية...الى زهرات الأمل...ومشاعر النور في حياتي الى

اخوتي الأحباء

الى الذين سطروا بدمائهم...أروع صور التضحية والشموخ والاباء...الى كل شهداء فلسطين...

الى الأسرى القابعين خلف القضبان...وخاصة أسرى جامعتنا الموقرة...الصابرين والصامدين

إليكم يا من كنتم جسرا أوصلنا الى أرقى درجات العلم...أساتذة ومعلمين

إلى أعز الناس...ومن لهم أثر في حياتي ووجداني...إلى جميع أصدقائي

وإلى كل من شارك في إتمام هذا العمل.

## شكر وتقدير

قال تعالى (ومن يشكر فإنما يشكر لنفسه)

الحمد لله وحده كما ينبغي لجلال وجهه وعظيم سلطانه الذي خلقنا وأسبغ علينا نعمه ظاهرة وباطنه وانطلاقا من حديث النبي صلى الله عليه وسلم: " من لا يشكر الناس لا يشكر " وامتثالاً له فانه يسرنا ويسعدنا أن نتقدم ونتوجه بالشكر الجزيل والعرفان بالجميل لأستاذنا الدكتور معتر قفيشة على تكرمه بالإشراف على هذا المشروع، ولما منحنا إياه من نصائح وتشجيع.

ونتقدم بالشكر للجامعة بوليتكنيك فلسطين ونخص بالذكر دائرة الهندسة المدنية والمعمارية ممثلة برئيس الدائرة

المهندس فيضي شبانة

كما نتقدم بالشكر الجزيل للبلدية رام الله ممثلة برئيسها وأعضائها لما قدموه لنا من مساعدة ونخص بالذكر

قسم الهندسة وطاقم مهندسيه

ونتقدم بالشكر الى كل من الدكتور مصعب شاهين والدكتور نضال أبو رجب ودكتور غادي زكارنة ودكتور إعتصام ابو عزية كما

نتقدم بجزيل الشكر

للجميع أساتذة دائرة الهندسة المدنية والمعمارية

كما نتقدم بجزيل الشكر الى كل من قدم لنا بيد العون.

## فهرس المحتويات:

III	ملخص (Abstract)	.....
IV	الاهداء	.....
V	شكر وتقدير	.....
- 2 -	الفصل الأول:	.....
- 3 -	1,1 المقدمة	.....
- 3 -	2,1 هيكلية المشروع	.....
- 4 -	3,1 لمحة عن حوض الكرينة في مدينة رام الله	.....
- 5 -	1,3,1 تاريخ المدينة	.....
- 5 -	2,3,1 السكان والمناخ	.....
- 6 -	4,1 فكرة المشروع	.....
- 7 -	5,1 منطقة المشروع	.....
- 9 -	6,1 أهداف وأهمية المشروع	.....
- 9 -	7,1 طريقة البحث	.....
- 12 -	8,1 الدراسات السابقة	.....
- 12 -	9,1 الأجهزة المساحية والبرامج المستخدمة	.....
- 13 -	10,1 جدول زمني:	.....
- 15 -	الفصل الثاني: الأعمال المساحية	.....
- 16 -	1,2 المقدمة	.....
- 16 -	2,2 دراسة المخططات	.....
- 17 -	3,2 الأعمال الاستطلاعية	.....
- 18 -	4,2 مرحلة الدراسة المساحية الأولية (Preliminary Survey):	.....
- 20 -	5,2 مرحلة المسح التثبتي (Location Survey):	.....

- 20 - ..... 6,2.مرحلة المسح الانشائي :
- 21 - ..... 7,2. الاعمال المساحية النهائية :
- 21 - ..... 8,2. نظام تحديد الموقع بالاقمار الصناعية (GPS) :
- 22 - ..... 9,2. طرق الرصد:
- 22 - ..... 1.9,2.الرصد الثابت (Static Observations):
- 23 - ..... 2,9,2.الرصد الثابت السريع (Fast Static):
- 23 - ..... 3,9,2.الرصد في الوقت الحقيقي (Real Time Kinematic-RTK):
- 24 - ..... 4.9,2. الاحداثيات المصححة:
- 26 - ..... 3. الفصل الثالث: مشاكل الطريق والحلول المقترحة.
- 27 - ..... 1,3. المقدمة:
- 27 - ..... 1,1,3. أصناف الطرق:-
- 29 - ..... 2,3. المشاكل الخاصة في الطريق والحلول المقترحة لها :
- 30 - ..... 1,2,3. الأهداف المرجوة من تشخيص المشاكل ووضع الحلول الملائمة لها:
- 34 - ..... الفصل الرابع : التصميم الهندسي للطريق .....
- 35 - ..... 2,4. أسس التصميم الهندسي للطريق :-
- 35 - ..... 1,2,4.حجم المرور :-
- 36 - ..... 2,2,4.التركيب المروري :-
- 40 - ..... 3,2,4.السرعة التصميمية :-
- 41 - ..... 4,2,4.قطاع الطريق : -
- 42 - ..... 5,2,4.عرض المسارب و الطريق :-
- 43 - ..... 6,2,4. الميول العرضية: -
- 43 - ..... 7,2,4.الميول الطولية : -
- 44 - ..... 8,2,4.أكتاف الطريق : -
- 45 - ..... 9,2,4. الارصفة :-

- 10,2,4. الجزر الفاصلة : - 45 -
- 11,2,4. الجدران الاستنادية :- 46 -
- 3,4. التخطيط الأفقي والرأسي للطريق :- 46 -
- 1,3,4. المنحنيات الأفقية: 47 -
- 4,4. القوة الطاردة المركزية: 53 -
- 5,4. ارتفاع ظهر المنحنى (super elevation): 54 -
- 1,5,4. الطرق المتبعة في الرفع الجانبي للطريق (التعليق) :- 56 -
- 6,4. تصريف مياه سطح الطريق:- 57 -
- الفصل الخامس: التصميم الانشائي للطريق . 58 -
- 1-5 المقدمة. 58 -
- 2-5 الرصف المرن (Flexible pavement). 58 -
- 3-5 العوامل المؤثرة على التصميم. 58 -
- 4-5 طرق تصميم الرصفة المرنة. 58 -
- 5-5 تصميم الرصفة المرنة حسب نظام ((AASHTO. 58 -
- 1,5. المقدمة :- 59 -
- 5,5. الرصف المرن (Flexible pavement) :- 59 -
- 1,2,5 مكونات الرصفة المرنة: - 59 -
- 2,2,5. المبدأ الذي يركز عليه تصميم الرصفة المرنة: - 61 -
- 3,5. العوامل المؤثرة على التصميم :- 63 -
- 1,3,5. من أهم العوامل التي يجب ان تؤخذ في الاعتبار أثناء التصميم هي :- 63 -
- 4,5 طرق تصميم الرصفة المرنة: - 63 -
- الفصل السادس :إشارات المرور 80 -
- 1-6 مقدمة 80 -
- 2-6 أهداف الشارات المرورية. 80 -



- 80 -	..... 3 أنواع عالقات المرور .
- 80 -	..... 4 أنواع اشارة المرور .
- 80 -	..... 5-6 إشارات الموسومة على سطح الطريق .
- 85 -	..... الفصل السابع :النتائج والتوصيات .
- 86 -	..... 2, 6 النتائج: -
- 88 -	..... 3, 6 التوصيات: -
- 90 -	..... الملحقات
- 95 -	..... Volume Report

## فهرس الصور:

- شكل 1-1: صورة جوية لمنطقة المشروع. ..... شكل 1-1-4 -
- شكل 1-2: خارطة كنتورية لمنطقة المشروع. .... شكل 1-2-7 -
- شكل 1-3: صورة الكتاب الذي تم ارساله لبلدية رام الله من جامعة بلوتكنيك فلسطين. .... شكل 1-3-10 -
- شكل 1-4: صورة الكتاب الذي تم ارسالها لشركة اكسيس من جامعة بلوتكنيك فلسطين. .... شكل 1-4-11 -
- شكل 2-1: صورة لاعمال الميدانية في منطقة المشروع. .... شكل 2-1-18 -
- شكل 2-2: صورة توضح رصد نقاط التحكم وتربيطها. .... شكل 2-2-19 -
- شكل 3-2: صورة توضح أعمال رصد النقاط الثابتة. .... شكل 3-2-22 -
- شكل 2-4: الرصد في الوقت الحقيقي. .... شكل 2-4-24 -
- شكل 2-5: صورة توضح مجسم الطريق ونقاط التحكم التي تم رصدها. .... شكل 2-5-25 -
- شكل 3-1: صورة تبين أنواع الطرق الحضرية. .... شكل 3-1-28 -
- شكل 4-1: صورة توضح توزيع المركبات حسب النوع. .... شكل 4-1-39 -
- شكل 4-2: تصميم المقطع العرضي للطريق. .... شكل 4-2-42 -
- شكل 4-3: الميول الطولية. .... شكل 4-3-43 -
- شكل 4-4: أكتاف الطريق. .... شكل 4-4-44 -
- شكل 4-5: ارصفا للطريق. .... شكل 4-5-45 -

## فهرس الجداول :

- جدول 1-1: مخطط زمني للمقدمة ومشروع التخرج. .... جدول 1-1-13 -
- جدول 1-2: جدول رصد النقاط الثابتة. .... جدول 1-2-24 -
- جدول 2-2: تاريخ العد المروري لليوم الاول وعدد و تصنيف المركبات. .... جدول 2-2-37 -
- جدول 3-2: عدد ساعات العد المروري وعدد الحارات وعدد المركبات. .... جدول 3-2-38 -
- جدول 4-2: عدد ساعات العد المروري وعدد الحارات وعدد المركبات التي مرت باليوم الثاني. .... جدول 4-2-38 -
- جدول 5-2: وزن المركبات بالنسبة للسيارة الشخصية. .... جدول 5-2-40 -
- جدول 1-3: السرعة التصميمية. .... جدول 1-3-41 -
- جدول 1-4: أنصاف أقطار الدوران بالنسبة لنوع الطريق. .... جدول 1-4-48 -
- جدول 2-4: الحد الأدنى لانصاف الطريق. .... جدول 2-4-48 -
- جدول 3-4: قيمة الثابت k للمنحنى الرأسي. .... جدول 3-4-52 -
- جدول 1-5: قيمة معامل T. .... جدول 1-5-65 -
- جدول 2-5: قيمة معامل GF. .... جدول 2-5-65 -
- جدول 3-5: قيمة معامل LF. .... جدول 3-5-67 -
- جدول 4-5: قيمة معامل تصريف المياه. .... جدول 4-5-68 -
- جدول 5-5: قيمة تحمل معامل كلفورنيا. .... جدول 5-5-70 -
- جدول 6-5: قيمة المار والمتبقي على منخل رقم 200. .... جدول 6-5-72 -
- جدول 7-5: حساب حد السيولة واللدونة. .... جدول 7-5-72 -
- جدول 8-5: تصنيف التربة حسب نظام AASHTO. .... جدول 8-5-73 -
- جدول 9-5: Surface Layer Coefficient. .... جدول 9-5-75 -
- جدول 10-5: سماكة رصفات المشروع. .... جدول 10-5-79 -

## الفصل الأول:

يحتوي هذا الفصل على شرح اولي للمشروع من حيث نوع المشروع واهميته وموقع المشروع وايضا يتحدث بشكل سريع عن تاريخ المدينة واهمية توفر هذه المشاريع فيها، ويتم ذكر ايضا هيكلية المشروع من بدايته كفكرة مرورا عبر تفاصيله من حيث طريقة البحث ودراسات السابقة والاجهزة المساحية والبرامج المستخدمة والجدول الزمني الذي تم تحضيره.

1.1. المقدمة

2.1 لمحة عن حوض الكرينعة في مدينة رام الله

1.2,1. تاريخ المدينة

2.2,1. السكان والمناخ

3.1 فكرة المشروع

4.1 منطقة المشروع

5.1 هيكلية المشروع

6.1 أهداف وأهمية المشروع

7.1 طريقة البحث

8.1 الدراسات السابقة

9.1 الأجهزة المساحية والبرامج المستخدمة

10.1 جدول زمني:

## 1.1.1 المقدمة

تمثل الطرق العمود الفقري للبلاد الذي تتمحور حوله وحدتها ونموها وتطورها، ولا شك بأن وجود شبكة متطورة من الطرق في الدولة يمكّنها من تحقيق أهدافها وسياساتها الأمنية والاستراتيجية والعسكرية والاقتصادية والثقافية والاجتماعية والسياسية.

يعالج علم الطرق موضوع مسح المنطقة المراد إنشاء الطريق فيها، ودراستها طبوغرافياً وجيولوجياً، وإعداد التصاميم ودراسة المواد وخواصها سواء أكانت هذه الطرق تصل بين المدن أو بين الأقطار المجاورة، أو كانت توصل إلى المناطق السياحية والزراعية وغيرها للوصول إلى التصميم الهندسي المناسب للطريق، والذي يُعرف على أنه عملية إيجاد الأبعاد الهندسية لكل الطريق وترتيب العناصر المرئية لها مثل المسار ومسافات الرؤية وعرض المسارب والانحدارات.

تبدأ عملية إنشاء أي طريق بعمل دراسة الجدوى التي تعني مدى الفائدة التي يقدمها الطريق المقترح مقارنة بالتكلفة. ولعمل هذه الدراسة نحتاج لتقدير عدد المركبات " الحجم المروري " التي يتوقع إن تستخدم الطريق.

## 2.1.1 هيكلية المشروع:

يشتمل بحث المشروع على عدة فصول تم العمل عليها وهي: -

(a) الفصل الاول: يحتوي على المقدمة التي توضح موضوع البحث، الأهمية، الأهداف، طريقة البحث، هيكلية البحث،

العوائق والصعوبات، الأجهزة المستخدمة، والجدول الزمني للمشروع.

(b) الفصل الثاني: الأعمال المساحية.

(c) الفصل الثالث: مشاكل الطريق والحلول المقترحة.

(d) الفصل الرابع: التصميم الهندسي للطريق.

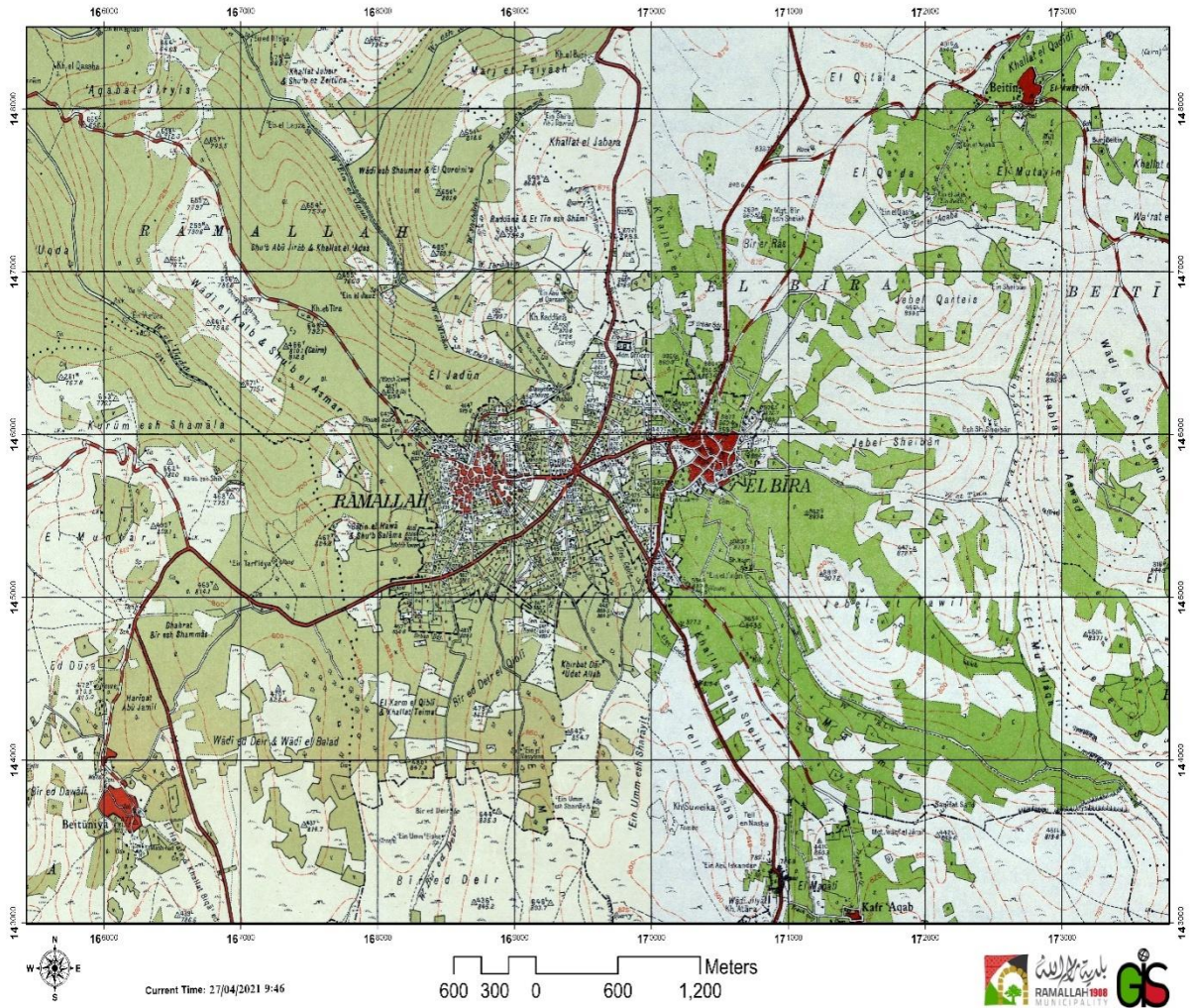
(e) الفصل الخامس: التصميم الإنشائي للطريق.

(f) الفصل السادس: النتائج والتوصيات.

### 3.1. لمحة عن حوض الكرينة في مدينة رام الله

كرينة بكسر الراء وفتح العين هي حوض من أحواض فلسطين موجود في مدينة رام الله، تقع في الجهة الشمالية الشرقية من مدينة رام الله، رقم الحوض (12) تبعد مسافة 1.56 كم من المحافظة ويتراوح ارتفاعها من (682-890) متر عن سطح البحر، وتبلغ مساحة اراضي الحوض حوالي (1075) دونم متري وتحيط بها اراضي من الأحواض تالية الجهير وحلة العدس والجداول وعين الكرز وردانا والسلامية.

حيث يعد هذا الحوض خالي تقريبا من وجود السكان والحياة العمرانية لذلك يعد تصميم وفتح الشوارع في مثل هذه الأحواض أهم سبب لتوسع العمراني ودج الحياة فيه.



شكل (1-1): صورة جوية توضح موقع محافظة رام الله

## 1,3,1. تاريخ المدينة

تعتبر مدينة رام الله من أهم المدن الفلسطينية وهي مركز محافظة رام الله والبيرة. تقع في الضفة الغربية إلى الشمال من القدس بحوالي 15 كم. تبلغ مساحتها 16,5 كم<sup>2</sup>، كما بلغ عدد سكانها حوالي 39 ألف نسمة، بينما يبلغ عدد سكان المحافظة حوالي 329 ألف نسمة. وتلاصق رام الله مدينة البيرة حتى تتداخل مبانيهما وشوارعهما للتبدوان كمدينة واحدة، ومع أن مدينة البيرة أكبر من ناحية المساحة وعدد السكان، إلا أن الأشهر بينهما هي مدينة رام الله.

تحتل رام الله حالياً مركزاً سياسياً يجعلها من أهم المدن الفلسطينية، إذ أنها تُعتبر العاصمة الإدارية المؤقتة للسلطة الوطنية الفلسطينية، وفيها مقر المقاطعة (القصر الرئاسي)، ومبنى المجلس التشريعي الفلسطيني، والمقر العام لجهاز الأمن الفلسطيني في الضفة الغربية، بالإضافة إلى معظم مكاتب ووزارات السلطة. كما تعتبر العاصمة الثقافية لوجود عدد من المراكز الثقافية الفلسطينية النشطة فيها.

## 1,3,1. السكان والمناخ

### 1,2,3,1 السكان

يرجع إلى آخر الإحصائيات عدد سكان رام الله يبلغ سنة 2016 قرابة 35 ألف نسمة. وبالرغم من أن رام الله كانت مدينة صغيرة، إلا أن اللاجئين الفلسطينيين بعد النكبة عام 1948 شكلوا جزءاً رئيسياً من التوزيع السكاني الجديد، كما أن الهجرة الداخلية وانتقال فلسطينيين للعمل في رام الله بعد قدوم سلطة الحكم الذاتي الفلسطينية جراء تحولها إلى مركز إداري للسلطة زاد من عدد السكان المستقرين القادمين من مدن أخرى.

وقد بلغ عدد سكان رام الله عام 1922م حوالي 3067 نسمة، وفي عام 1945م 5080 نسمة، وفي عام 1967م بلغ عدد سكانها حسب الإحصاء الفلسطيني 12134 نسمة، ارتفع هذا العدد ليصل عام 1987م حوالي 24772 نسمة، وقد وصل تعداد سكان مدينة رام الله في عام 2019 إلى حوالي 39 ألف نسمة.

## 2,2,3,1 المناخ

يتميز مناخ رام الله باعتداله لأنه ينتمي إلى مناخ البحر المتوسط شبه الرطب. وهو لطيف ضيقاً بسبب ارتفاع المدينة وقربها من البحر. ويبلغ متوسط درجة الحرارة في فصل الصيف 22 درجة مئوية وتندنى الرطوبة النسبية إلى 55%. وقد أثرت هذه الظروف المناخية في مدينة رام الله، التي أصبحت من أفضل المصايف في فلسطين. ويبلغ المتوسط السنوي لدرجة الحرارة 16 درجة مئوية وتخفض في فصل الشتاء بشكل واضح فيصل توسطها إلى 8.5 درجة مئوية. وتعرض رام الله كغيرها من المدن الجبلية إلى موجات باردة في بعض أيام الشتاء نتيجة هبوب كتل هوائية باردة قادمة من الشمال. وتقع رام الله ضمن سلسلة جبال القدس، حيث تطل على الساحل الفلسطيني للبحر المتوسط، والذي يبعد عن المدينة حوالي 45 كيلومترا إلى الغرب. أما من جهة الشرق والجنوب فهي محاطة بالجبال، وترتفع عن سطح البحر بين 830-880 مترا. وتعتبر المدينة تاريخيا منطقة مسيحية، إلا أن معظم سكانها اليوم هم من المسلمين، مع وجود قوي لأقلية مسيحية.

## 4.1. فكرة المشروع

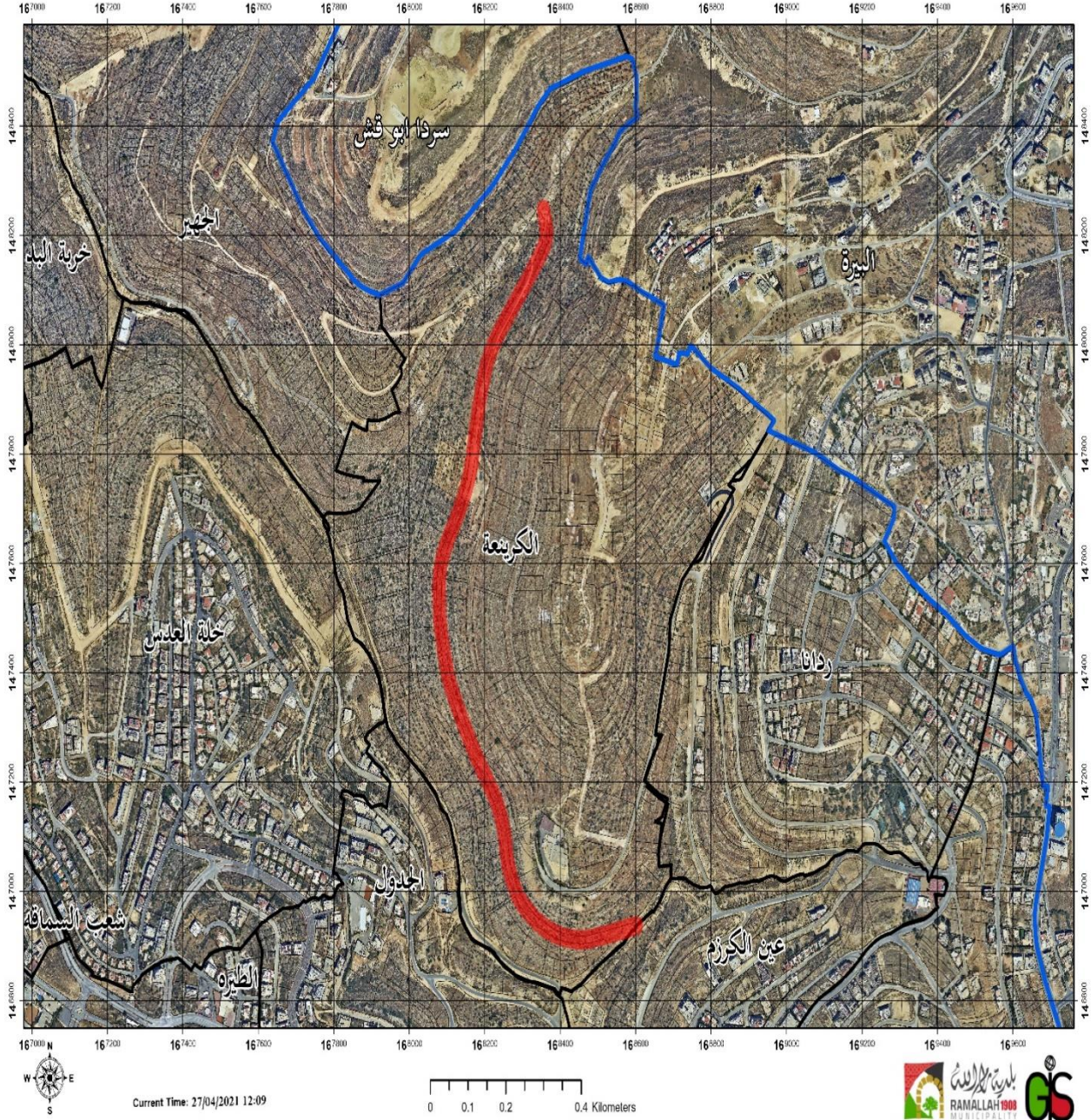
تشتمل فكرة المشروع على انشاء وتصميم طريق الفرعي الواصل بين حوض الكرينة وحوض الجهير لتحسين البنية التحتية للمنطقة وتسهيل حركة المرور ولتخفيف الأزمة عن شوارع الرئيسية المجاورة وهو طريق رابط بمناطق جبلية أيضاً بطول حوالي 1.6 كم. بالمزامنة مع انتهاء اعمال التوحيد وأعادة الإفراز لقطع أراضي حوض الكرينة لجعل المنطقة أكثر حيوية وتنظيمية حيث يشمل الحوض أراضي من عدة اصناف مثل (سكن أ، سكن ب، سكن ج، أراضي تجارية، أراضي سياحية، أراضي قلل). فانه من الواجب رصد وتصميم الطريق الواصل بين الحوضين لما فيه من خدمة اولاً لتسهيل التوسع المعماري ثانياً خدمة لكثير من الاراضي المجاورة في الأحواض المجاورة المأهولة بسكان.

و يتضمن تصميم هذا المشروع تنفيذ أعمال المسح لمشاريع الطرق بالإضافة إلى تصميم الطريق هندسياً وهيكلياً، وأيضاً متطلبات تصميم الطرق وتصريف مياه الأمطار وعبارات ان وجب، وتصميم الجدران الإستنادية مع مراعاة قواعد الأمن والسلامة العامة لمستخدمي الطريق من المشاة والمركبات.

## 5.1. منطقة المشروع

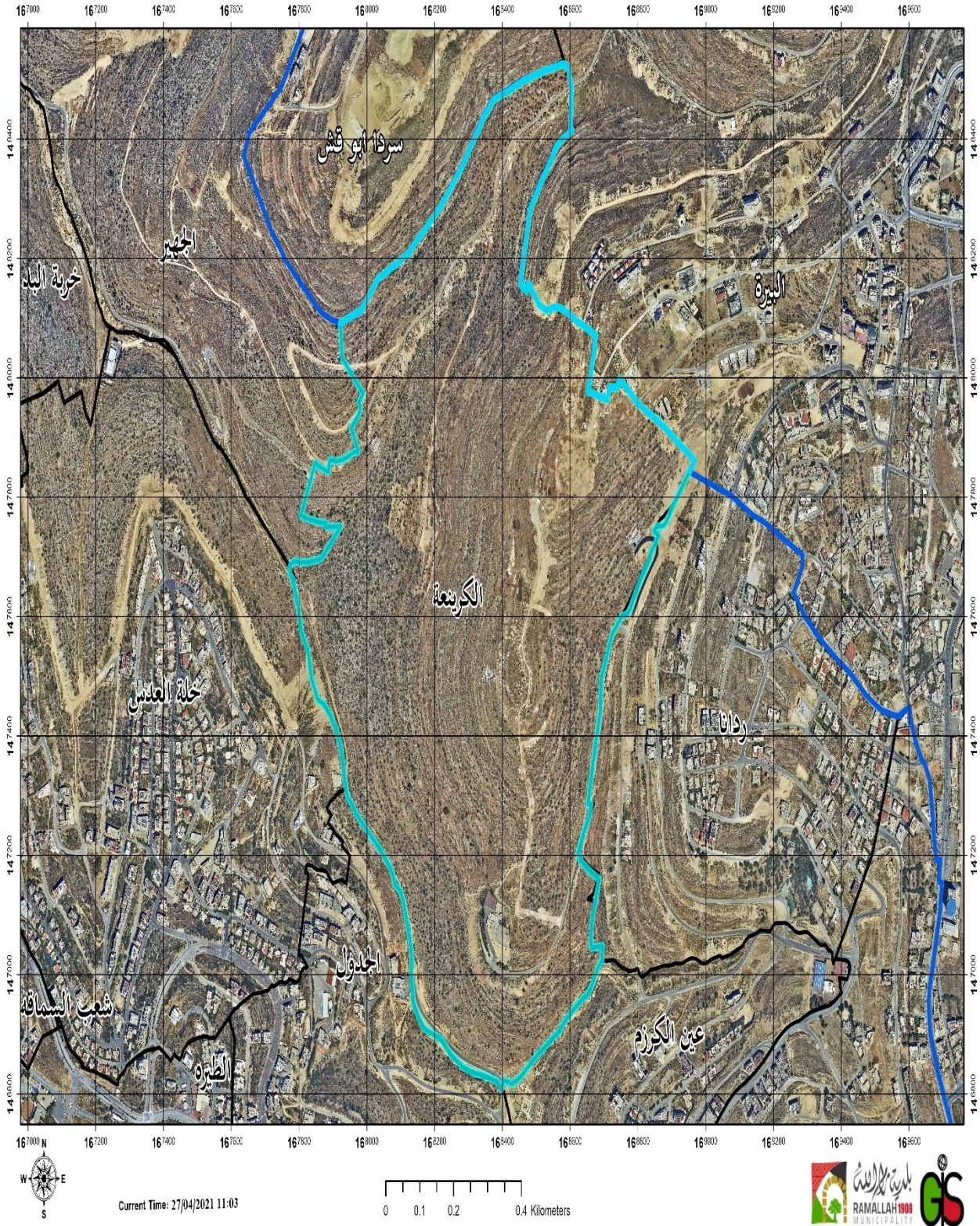
يقع هذا الطريق في المنطقة الشمالية الشرقية لمدينة رام الله، تحديدا في الاراضي بين الأحواض الست التالية (الجهير وخلة العدس

والجداول وعين الكرز وردانا والسلامية)، ويبلغ طول الطريق حوالي 1600 متر كما هو واضح في الصورة الجوية: -



رسم توضيحي 0.1: صورة جوية لمنطقة المشروع





رسم توضيحي 0.1: خارطة كنتورية لمنطقة المشروع

## 6,1. أهداف وأهمية المشروع

- خدمة المنطقة المار بها الطريق لجعل المنطقة أكثر حيوية، واعطاء طابع السلاسة في الحركة.
- مراعاة سبل الامان، بتوفير الأرصفة وممرات المشاة والانارة والاشارات المرورية في حال الحاجة اليها
- أن هذا المشروع يهدف الى عمل تصميم تفصيلي للطريق حيث يتضمن هذا التصميم ما يلي:
  1. التصميم الهندسي للطريق: يشمل التخطيط الأفقي والرأسي للطريق وحجم المرور وتركيبه والسرعة التصميمية، عرض المسارب، انارة الطريق، علامات المرور وغيرها.
  2. التصميم الانشائي للطريق: والذي يشمل على مجموعة من التجارب المخبرية والميدانية على التربة والأسفلت والحصى، ومن هذه التجارب تجرية نسبة تحمل كاليفورنيا CBR وبعض الفحوصات المخبرية.

## 7,1. طريقة البحث

- القيام بتحديد موضوع البحث (تصميم شارع في حوض الكرينعة \_مدينة رام الله ) والاستفسار عن الموضوع من المشرف والجهات المختصة مثل بلدية مدينة رام الله وقد تم الحصول على كتاب رسمي من البلدية بالمواصفات التصميمية للطريق.
- تم تحديد منطقة العمل ومن ثم القيام بزيارة استطلاعية 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 بالتعاون مع بلدية رام الله من اجل التعرف على القوانين المتبعة في التخطيط والتصميم من حيث السرعة القصوى للمرور وعرض الحارة والارتدادات والأرصفة وغيرها من عناصر التصميم للطريق أي الالتزام بالمخططات الهيكلية المصدقة.



التاريخ: 2020/ 10 / 15

حضرة السادة بلدية رام الله والبييرة المحترمين.

الموضوع: جمع معلومات بحثية

تحية طيبة وبعد،،،

بناءً على روح التعاون بين جامعة بوليتكنك فلسطين والمؤسسات الحكومية والمحلية في وطننا الحبيب فلسطين، فإننا في دائرة الهندسة المدنية والمعمارية/ كلية الهندسة - جامعة بوليتكنك فلسطين نرجو من حضرتكم مساعدة الطلبة:

الرقم	اسم الطالب	رقم الطالب	التخصص
1	عبد المنعم محمد طوخي	185531	هندسة مساحة
2	محمد عبد الناصر الأقفاني	185513	هندسة مساحة

من خلال تزويدهم بالمخططات الهندسية اللازمة لتصميم الطريق الواصل بين منطقة الكرامة ومنطقة الجهير في محافظة رام الله والبييرة وذلك بهدف جمع معلومات بحثية ، مع العلم ان الطلبة المذكورين أعلاه تحت اشراف م.معتز قفيشة  
علما أن المعلومات التي سيتم جمعها تستخدم لأغراض علمية بحثية.  
شاكرين لكم حسن تعاونكم.

وتفضلوا بقبول فائق الاحترام،،،

الاسم: م.معتز وجيه قفيشة

التوقيع: .....م.معتز وجيه قفيشة

- تم ايضا التواصل وتعاون مع احد فروع شركة (AXIS) للقيم بتعين نقاط (CONTROL POINTS) ورصدها لتقوم الشركة بدورها بتصحيح هذه النقاط.

Palestine Polytechnic University  
 College of Engineering  
 Department of Civil & Architectural Engineering



جامعة بوليتكنك فلسطين  
 كلية الهندسة  
 دائرة الهندسة المدنية والمعمارية

التاريخ: 2020/10/15

حضرة السادة اكسس المحترمين.

**الموضوع: جمع معلومات بحثية**

تحية طيبة وبعد...

بناء على روح التعاون بين جامعة بوليتكنك فلسطين والمؤسسات الحكومية والمحلية في وطننا الحبيب فلسطين، فإننا في دائرة الهندسة المدنية والمعمارية/ كلية الهندسة- جامعة بوليتكنك فلسطين نرجو من حضرتكم مساعدة الطلبة:

الرقم	اسم الطالب	رقم الطالب	التخصص
1	عبد المنعم محمد طوخي	185531	هندسة مساحة
2	محمد عبد الناصر الأفغاني	185513	هندسة مساحة

من خلال معالجة بيانات رصد نقاط تخطيط مشروع التخرج بعنوان تصميم الطريق الواصل بين منطقة الكرانعة ومنطقة الجبير في محافظة رام الله والبيرة، مع العلم ان الطلبة المتكبرين أعلاه تحت اشراف م.معتز قفيشة

علما أن المعلومات التي سيتم جمعها تستخدم لأغراض علمية بحثية. شاكركم لكم حسن تعاونكم.

وتفضلوا بقبول فائق الاحترام...

الاسم: م.معتز وجيه قفيشة

التوقيع: .....

Wadi Al hareih Campus. B+ Building. 3rd Floor. Tel: 02 -2233050

شكل رقم 0.1: صورة الكتاب الذي تم ارساله لشركة أكسيس.

- تجهيز كتاب المشروع وتمت مراعاة الأصول والشروط الواجب توفرها في المقدمة ومراجعة المشرف والأخذ بنصيحته ورأيه.
- طباعة مخططات التصميم الهندسي للمشروع (المرفقة مع الكتب).

## 8,1. الدراسات السابقة

تعد الدراسات السابقة من أهم الركائز والدعائم الأساسية عند التخطيط للقيام بدراسة وتنفيذ أي مشروع، لأن ذلك له فائدة كبيرة من حيث التعرف على الأفكار المراد عملها في هذا المشروع ومحاولة الاستفادة منها ومحاولة تصحيح الأخطاء. ان الدراسات للطريق غير متوفرة بشكل كافي، والمعلومات الموجودة هي ما تم الحصول عليها من بلدية رام الله وهو مخطط يبين المنطقة التي يمر بها الطريق وكذلك التوجه الى المشرف الذي زدنا بالطرق الأساسية والتوجيهات اللازمة للقيام بالأعمال المساحية كما تم الرجوع الى مكتبة الجامعة التي زدتنا بالكتب والمراجع اللازمة، وعملنا جاهدين على الاستفادة من هذه المصادر في تحسين تصميم هذا الطريق وفقا لما تم ذكره في هذه المراجع ووفقا للمواصفات والمقاييس لإنجاز هذا المشروع بنجاح.

## 9,1. الأجهزة المساحية والبرامج المستخدمة

1. جهاز (G.P.S- Spectra Sp60)
2. برامج (AutoCAD ،Civil 3D ،ArcGIS).

## 10,1 جدول زمني:

جدول 1-1: مخطط زمني للمقدمة ومشروع التخرج.

الأسبوع النشاط	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15
اختيار المشروع و جمعالمعلومات															
المساحة الاستطلاعية															
العمل الميداني															
العمل المكتبي															
الرسم باستخدام الحاسوب															
تجهيز التقرير الأولي لمقدمة المشروع															
تجهيز التقرير النهائي لمقدمة المشروع															

الأسبوع	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15
النشاط															
الفحصات المخبريه															
التصميم و الحسابات اللازمه															
تجهيز التقرير الأولي للمشروع															
التسليم الأولي للمشروع															
التسليم النهائي للمشروع															

## الفصل الثاني: الأعمال المساحية

يشمل هذا الفصل الحديث بشكل خاص عن الاعمال المساحية التي يتم تنفيذها ميدانيا بشتى انواعها ومراحلها. ويتحدث ايضا عن نظم تحديد المواقع بالاقمار الصناعية (GPS) وطرق الرصد المتنوعه ومن ثم إرفاق جدول الاحداثيات المصححة الذي حصلنا عليه من شركة اكسس.

1,2. المقدمة

2,2. دراسة المخططات

3,2. الأعمال الاستطلاعية

4-2 مرحلة الدراسة المساحية الأولية (Preliminary Survey):

5-2 مرحلة المسح التثبتي (Location Survey):

6-2 مرحلة المسح الانشائي :

7-2 الاعمال المساحية النهائية :

8-2 نظام تحديد الموقع بالاقمار الصناعية (GPS) :

9-2 طرق الرصد:

2-9-2 الاحداثيات المصححة:



## 1,2. المقدمة

عند إنشاء الطريق لابد من مراعاة الأهداف الأساسية التي من أجلها تم عمل هذا الطريق والتي من أهمها حركة السيارات من دون أي مشاكل ، تقليل الحوادث وربط المناطق وذلك عن طريق تنظيم الحركة على الطريق سواء للسيارات أو للإنسان.

وهذا لا يتم إلا عن طريق الإلمام بعدة أمور مثل السرعة التصميمية والانعطافات والتقاطعات والإشارات المرورية والمسارب ، فبدون هذه الأمور لن تُتحقق الأمور الأساسية المرجوة من هذا الطريق وبالتالي هي لديها نفس أهمية الطريق. ولا بد من أن يتم الأخذ بعين الاعتبار النواحي الاقتصادية والاجتماعية والتي ستعود بعوائد جيدة على المجتمع ككل ، ولذلك يتم عمل ما يسمى بالجدوى الاقتصادية والأهمية التي ستتم من خلال هذا العمل.

(1) أن يكون ذو جدوى اقتصاديا.

(2) الاستفادة بقدر الإمكان منه

ومن الممكن تلخيص أهم الأعمال المساحية والتي يجب عملها لشق الطريق:

1. دراسة المخططات السابقة للمنطقة

2. أعمال الاستكشاف.

3. الأعمال المساحية (الأولية ، التثبيتية ، الإنشائية).

وبالتالي من السابق نعلم أن التصميم الهندسي مهم جدا لأن من خلاله سيتم توفير وقت وجهد وأمان كبير لمستخدمي الطريق.

## 2,2. دراسة المخططات

في أي مشروع يجب عمل دراسة ابتدائية لمخططات سابقة لهذا المشروع ، وذلك لفهم الطبيعة الموجودة قبل الانشاء وما يجب أن تكون عليه بعد عملية شق الطريق. ويتم الحصول على هذه

المخططات من جهات رسمية مثل بلديات أو مكاتب معتمدة ، وقد تم الحصول عليها في هذا المشروع من قسم المساحة في بلدية رام الله.

### 3,2. الأعمال الاستطلاعية

الهدف الأساسي من هذه المرحلة هو تحديد المسارات الممكن عملها للطريق ومن ثم اختيار أفضل مسار والذي يكون فيه أقل مسافة وأقل تكلفة ، ويقوم بذلك أفراد المجموعة ، ويتم أخذ الخرائط والصور الجوية المتوفرة للمنطقة للاستفادة منها لتحديد الطريق الأمثل والمواقع بشكل عام ، وفي حال عدم توفر هذه المعلومات والخرائط يقوم فريق الاستكشاف بتحديد أفضل طريق من خلال تحديد السير في الطريق المقترح والاستعانة بطريق المشاة في هذه المنطقة.

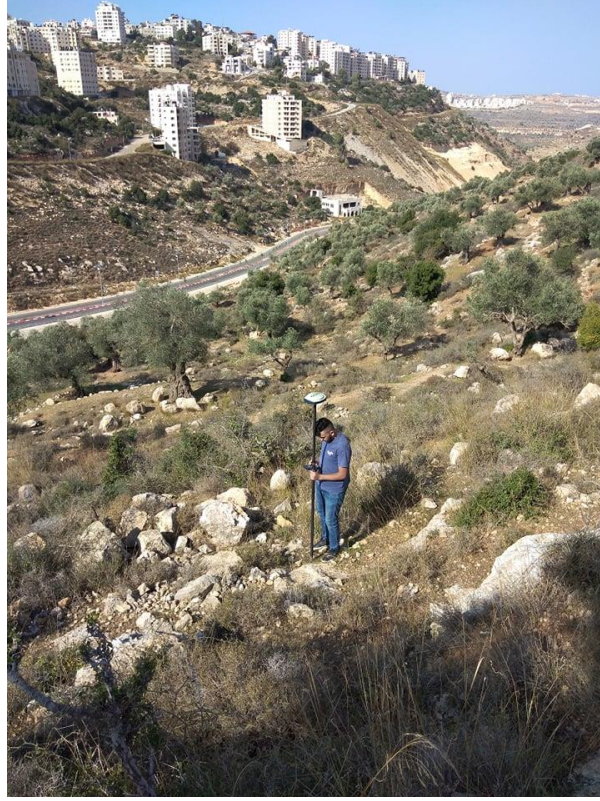
وعند القيام بهذه المرحلة تراعى الجدوى الاقتصادية والخدمات التي سيتم توفيرها من هذا الطريق وميول الطريق بشكل تقريبي وطبوغرافية الأرض.

أما بالنسبة للأمور التي يجب مراعاتها عند اقتراح المسار فهي:

- 1- ارتباط الطريق بالطرق الأخرى.
- 2- تخفيض التكلفة مع عدم تقليل الأمان وذلك بأخذ أقصر مسار.
- 3- تأثير هذا المسار على المجتمع.
- 4- الأخذ بعين الاعتبار خطوط الكنتور لهذه المنطقة وتجنب الإضرار بالبشر والبيئة.
- 5- الأخذ بعين الاعتبار النواحي الجيولوجية.
- 6- مراعاة نواحي الأمان لكل مستخدم الطريق.
- 7- تقليل عدد التقاطعات الموجودة في الطريق.

وقد تم عمل زيارة ميدانية في يوم الاثنين الموافق (2020-10-14) للمنطقة واستكشافها للتعرف على طبيعة المنطقة وجيلوجيتها من خلال فريق استكشاف مكون من شخصين ( فريق العمل : عبد المنعم طوخي , محمد أفغاني ) ، كما تم التعرف على طبيعة

الانحدارات في المنطقة، وأماكن تجمع المياه وذلك لمعرفة الأماكن التي تحتاج إلى عبارات في حال لزم الأمر ، وتم اختيار المسار الأفضل بناء على مخططات الهيكلية وطبيعة الأرض الموجودة.



رسم توضيحي 0.2: صورة لأعمال الميدانية.

## 4,2. مرحلة الدراسة المساحية الأولية (Preliminary Survey):

في بداية هذه المرحلة يقوم الفريق المساحي بانشاء ( Control Point ) تكشف قدر الإمكان كل نقاط الطريق المقترح حيث أن الهدف من وراء عمل ( Control Point ) تكشف نقاط الطريق هو تعيين إحداثيات وبالتالي مواقع نقاط جديدة انطلاقا من واستنادا إلى شبكة نقاط قديمة معلومة الإحداثيات بدقه كشبكة المثلثات أو المسح المثلي أو نقاط ال GPS ، بهذا تساهم أعمال ( Control Point ) في تكثيف شبكات النقاط المعلومة ومن ثم يسهل ربط أعمال المساحة الأخرى بشبكة الإحداثيات العامة يجب أن تكون دقة وشمولية العمل المساحي بحيث تسمح لتعيين أو إختيار محور الطريق الأفضل الذي يمكن أن يمر من خلال كل مسار من أجل تحقيق ذلك يجري عادة قياس وحساب وتصحيح الإحداثيات لكافة نقاط ( Control Point ) .

يتم بعد ذلك دراسة المخططات الطبوغرافية التي رسمت من الواقع ويتم تعديل المسارات حتى يتم التوصل الى أنسب مسار يحقق أفضل الشروط.

وتم تنفيذ الأعمال التالية:

1- توزيع ( Control Point ) للطريق، يبدأ برصد نقاط عن طريق (FAST STATEIC) على نقاط تغير مسار

( Control Point ) وتربطها وتوثيقها بالصور

2- عمل رفع للطريق الموجودة ورفع جميع التفاصيل الموجودة من أبنية وأعمدة هاتف وكهرباء وأسوار وسلاسل وغيرها من التفاصيل.

3- اخذ مقاطع عرضية عند كل 20 متر من الطريق لاختيار انسب المناسيب والميول لأغراض التصميم والتنفيذ على يمين ويسار محور المشروع المقترح.



رسم توضيحي 0.2: صورة توضح رصد نقاط التحكم وتربطها.

## 5,2. مرحلة المسح التثبيتي (Location Survey):

بعد أن تم التوصل إلى تحديد محور الطريق المقترح يجري تثبيت خط الوسط بواسطة فريق العمل وكذلك يتم التثبيت بوضع أوتاد على خط المحور على مسافات متساوية وكذلك يتم تثبيت بداية المنحنى الأفقي و نهايته و نقاط التقاطع ويتم ربط هذه النقاط بنقاط ربط ثابتة وواضحة .

بعد ذلك يتم عمل ميزانية طولية أي اخذ مناسب على خط المحور كما يتم اخذ مناسب عرضية على مقاطع عرضية تؤخذ بمسافات مناسبة بالإضافة إلى مقاطع عرضية عند مجاري المياه بحيث تمتد تلك المقاطع العرضية على جانبي المحور لمسافات كافية لتصميم جسم الطريق.

تؤخذ المناسب الطولية والعرضية إلى المكتب ويتم تصميم الطريق بالمستوى الرأسي أي تحديد انحداراتها وتصميم منحنياتها الرأسية ويتم تحديد عرض سطح الطريق والميول الجانبية ومن ثم حساب كميات القطع والردم.

## 6,2. مرحلة المسح الانشائي :

يتألف بشكل رئيسي من تثبيت الأوتاد وعلى وجه التحديد فإنه يشمل الأمور التالية :

تثبيت جميع أوتاد الطريق وتثبيت على بعد 15 أو 20 متر على امتداد المحور الطولي للطريق مع تثبيت بداية المنحنى و نهاية ونقاط التقاطع والربط. ومن ثم تثبيت أوتاد الميول الجانبية.

تثبيت أوتاد حدود حرم الطريق وهو العرض المخصص لكامل جسم الطريق مع أي توسعات في المستقبل وتثبيت الأوتاد هنا على حدود الأرض المملوكة والمخصصة للطريق وتوسيعاتها. تثبيت أوتاد المرجع (Reference point).

## 7,2. الاعمال المساحية النهائية :

بعد أن يتم إنجاز المخططات الأولية يصبح بوسع الفريق المصمم من استخدام هذه المخططات والمعلومات المساحية المختلفة في دراسة مختلف المسارات الممكنة بهدف اختيار المسار الأمثل أو الأفضل.

تتضمن هذه الدراسة عادة رسم المقاطع الطولية لعدة مسارات لغايات تقدير كمية الأعمال الترابية من حفر وردم، تحديد مواقع الجسور والعبّارات... الخ. كذلك لابد للفريق المصمم أن يأخذ بعين الاعتبار مختلف النواحي البيئية والاجتماعية والاقتصادية والفنية التي تسهل عملية اختيار مسار الطريق.

## 8,2. نظام تحديد الموقع بالأقمار الصناعية (GPS) :

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

ان سبب التعقيدات في بنية اشارات اقمار GPS هو ان هذه الاشارات يجب ارسالها من ارتفاع حوالي 20200 كم الى سطح الارض وبالتالي فاذا تم ارسال هذه الاشارات بالشكل المعتاد للمنظومات الارضية فانها ستصل الى الارض بإرتفاعات منخفضة مقارنة مع منابع الضجيج الموجودة حول اجهزة الاستقبال وبالتالي لن تستطيع هذه الاجهزة استقبال المعلومات المفيدة من الاقمار ولن نستطيع تحديد احداثياتها المطلوبة.

تستخدم هذه المستقبلات في اعمال المساحة العسكرية بكثرة حيث يتم مسح مناطق الاعمال المساحية القتالية وتحديد اهم نقاط العالم واحداثياتها ،وكذلك في المساحة المدنية من اجل مسح المدن والاراضي والطرق المختلفة.

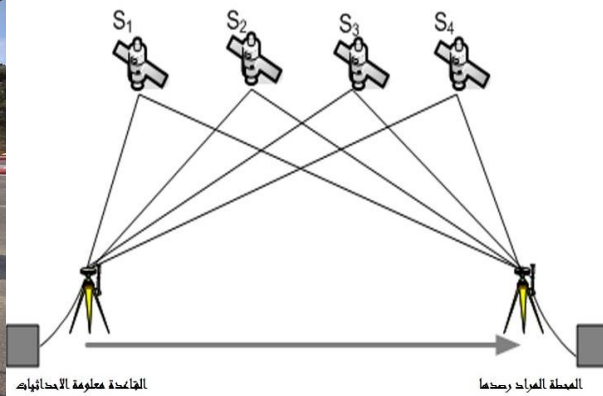
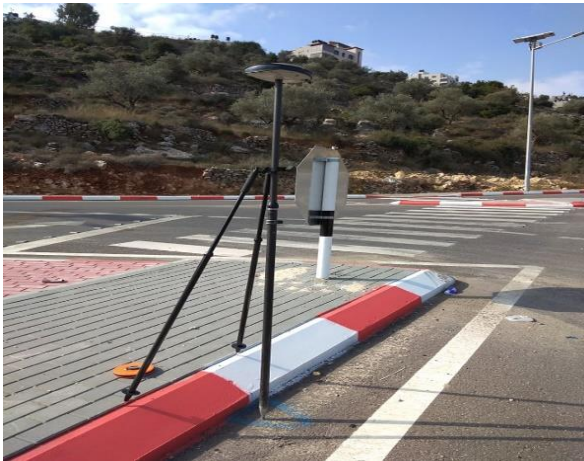
ان هذه العملية ضرورية جدا لبناء نظام جغرافي جديد يسمى نظام المعلومات الجغرافية الذي اصبح ضروريا جدا في مختلف الدول المتطورة .

اما في مجال قيادة الطائرات الحربية والمدنية فهي تستخدم في نطاق واسع خاصة ان هذه المستقبليات ذات حجم صغير الامر المرغوب كثيرا على الطائرات حيث ان تقليل حجم الاجهزة المحمولة من اهم المتطلبات على الطائرة كما انه يؤمن دقة عالية في المعلومات الملاحية التي يعطيها للطائرة وخاصة في مرحلة الهبوط والتي تتطلب دقة عالية للإحداثيات.

## 9.2 طرق الرصد:

### 1.9.2 الرصد الثابت (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 الاحداثيات ، وكلما زاد طول الخط قلت الدقة وذلك لأن التصحيحات على القراءات التي ستؤخذ من القاعدة والتي تشمل (تصحيحات طبقات الغلاف الجوي - Troposphere & Ionosphere - و فرق الاحداثيات والتوقيت) تختلف من مكان لآخر وما زالت تعتبر هذه الطريقة أدق طرق الرصد وتستخدم في تحديد نقاط مرجعية جديدة للشبكات الجيوديسية وأنظمة الاحداثيات ، وكذلك في المشاريع التي تحتاج لدقة كبيرة ، ويتم معالجة البيانات واستخراج الاحداثيات في المكتب (Post Processing).



رسم توضيحي 0.2: صورة توضح أعمال رصد النقاط الثابتة.

## 2,9,2. الرصد الثابت السريع (Fast Static):

تستخدم هذه الطريقة في حال كان طول خط القاعدة (Baseline) أقل من 8 كم وهذا يعتمد على طبيعة المنطقة والتغيرات في طبقات الغلاف الجوي ، وتتم مثل عملية الرصد الثابت التي تم ذكرها سابقا وفي أغلب الاوقات يكفي الرصد لمدة 20 دقيقة ، وقد تم استخدام هذه الطريقة في الرصد لتحديد محطات المضلع الرابط للطريق .

## 2,9,3. الرصد في الوقت الحقيقي (Real Time Kinematic-RTK):

تمتاز هذه الطريقة بأنه يمكن الحصول على الاحداثيات في الموقع على شاشة معالج البيانات ، وتستخدم في المشاريع التي لا تحتاج دقة كبيرة (ضمن مدى < 3 سم) ، وتستخدم عدة طرق لمعالجة البيانات لحظيا ومنها :

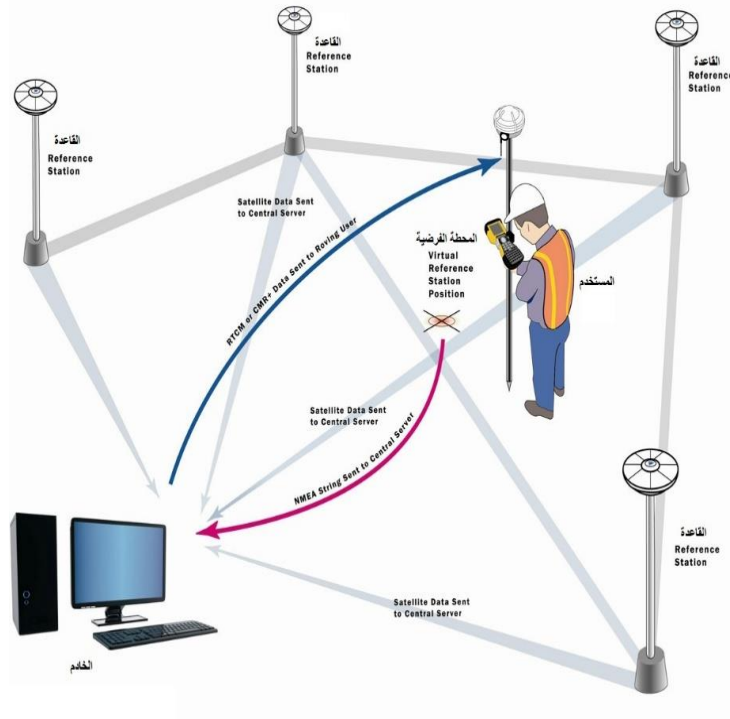
## 2,9,3,1. معاملات التصحيح بالاعتماد على المساحة المغطاة (Area Correction Parameter (ACP):

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

## 2,9,3,2. 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 إلى 10 م ، ثم يتم استخدام معلومات التصحيحات من القواعد وبعمل مقارنة رياضية نسبية يتم تصحيح الموقع واعتباره المحطة الفرضية التي يبدأ النظام باعتماده 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 في الشكل (2-2).





رسم توضيحي 0.2: الرصد في الوقت الحقيقي.

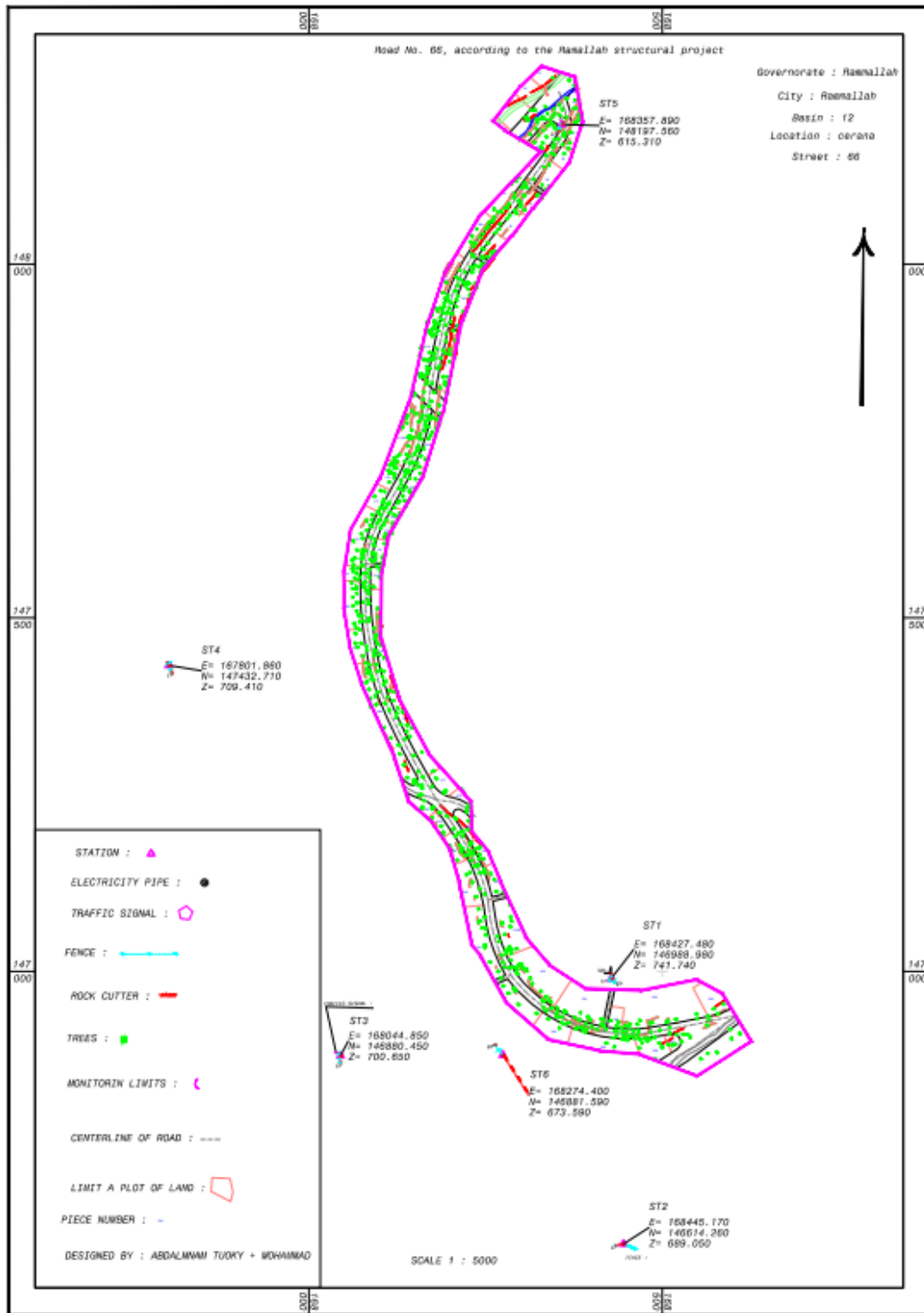
## 4.9,2 الاحداثيات المصححة:

الجسودالات البيظظهر القراءات التيتم رصدها في الميدان حيث تمرصد الاحداثيات بطريقة الرصد الثابت (fast)

.static

جدول 1-2: جدول رصد النقاط الثابتة.

احداثيات النقاط المصححة				
Po.	Y = E (M)	X = N (M)	Elevation	الوصف
1	168427.480	146988.984	741.745	St.1
2	168445.170	146614.257	689.048	St.2
3	168044.850	146880.448	700.647	St.3
4	167881.860	147432.709	709.409	St.4
5	168357.890	148197.560	615.307	St.5
6	168274.400	146881.586	673.589	St.6



رسم توضيحي 0.2: صورة توضح مجسم الطريق ونقاط التحكم التي تم رصدها.

### 3. الفصل الثالث: مشاكل الطريق والحلول المقترحة

1-3 المقدمة:

1-1-3 أصناف الطرق:-

1-1-1-3 طرق حضرية:

2-1-1-3 طرق ريفية :

2-3 المشاكل الخاصة في الطريق والحلول المقترحة لها :

1-2-3 الأهداف المرجوة من تشخيص المشاكل ووضع الحلول الملائمة لها:

2-2-3 أهم المشاكل الموجودة أثناء تصميم الطريق :

1-2-2-3 ضيق الطريق:-

2-2-2-3 سوء تصريف مياه الأمطار عن السطح :-

3-2-2-3 عدم وجود أضواء على الطريق :-

4-2-2-3 عدم وجود إشارات إرشادية وتحذيرية على الطريق :-

### 1,3. المقدمة:

تعتبر برامج وضع الحلول المناسبة للمشاكل الموجودة في الطريق خطوة هامة وضرورية لتأمين عمليات مرور آمنة ومريحة، وقبل تنفيذها لا بد من إجراء تقويم شامل للطريق لمعرفة العيوب الموجودة فيه وأسباب هذه العيوب من أجل تحديد أفضل الطرق لحل هذه المشاكل.

قد تعاني الطرق من مشاكل عدة تنعكس على أمن وسلامة مستخدميه، لذا كان من الضروري مناقشة المشاكل المتوقعة في طريق (رقم 66 من قضاء رام الله) والعمل جاهدين على إيجاد حلول لها. ولكن في البداية لا بد لنا من معرفة تصنيفات الطرق:-

### 1,1,3. أصناف الطرق:-

يوجد صنفان عامان للطرق حسب مواقعها وهي :-

### 1,1,1,3. طرق حضرية:

تتواجد الطرق الحضرية داخل المدن والبلدات والقرى (أي ضمن الحدود التنظيمية للهيئات المحلية) ، ويتم تصنيف الطرق الحضرية إلى الطرق الشريانية والطرق التجميعية . والطرق المحلية ويمكن التتويه الى أنه توجد في المناطق الحضرية أحيانا طرق زراعية ايضا هدفها خدمة الاراضي الزراعية الموجودة فيها ، وتعتبر هذه الطرق طرقا محلية ، ولا يوجد حد أدنى لعرض حرم هذه الطرق ، ولكن يفضل ان لا يقل عن 6 متر. والشكل (3-1) يبين انواع الطرق الحضرية.



رسم توضيحي 0.3: صورة تبين احد أنواع الطرق الحضرية

### 2-1-1-3 طريق ريفية :

تتواجد الطرق الريفية خارج حدود المدن والبلدات، وتصنف هذه الطرق بناء على ما تم اعتماده في مجلس التنظيم الأعلى عام 1998 في جلسة رقم 4 /98 حول مشروع الطرق الإقليمية الفلسطيني والنظام المرافق له، ويستند هذا التصنيف عموماً إلى بنية الشبكة وأهمية الطرق. ويتم تصنيف الطرق الريفية إلى الطرق السريعة والطرق الرئيسية والطرق الإقليمية والطرق المحلية.



رسم توضيحي 0.3: الطرق الإقليمية والمحلية للضفة الغربية

### 2.3. المشاكل الخاصة في الطريق والحلول المقترحة لها :

لو أردنا ضرب الأمثلة على المشاكل في أي طريق فلن يتطلب ذلك أي مجهود، فعند طرح أي طريق تجد أنه مليء بالمشاكل، الأمر الذي قد يكلف الكثير من الخسائر البشرية والمادية، فبعد القيام بالزيارة الميدانية للموقع ودراسة كافة الجوانب من ناحية هندسية سنعرض لكم بالصور هذه المشاكل مع شرح لكل منها والاقتراحات الممكنة لحل هذه المشاكل.

### 1,2,3. الأهداف المرجوة من تشخيص المشاكل ووضع الحلول الملائمة لها:

1. إطالة العمر التشغيلي للطريق .
2. تقليل تكلفة النقل على الطريق .
3. تأمين سطح الطريق بحالة تشغيلية جيدة .

### 2,2,3. أهم المشاكل الموجودة أثناء تصميم الطريق :

- 1) ضيق الطريق.
- 2) سوء تصريف مياه الامطار عن السطح.
- 3) عدم وجود أضاءة على الطريق .
- 4) عدم وجود اشارات ارشادية وتحذيرية على الطريق.
- 5) الأحتياج الى الجدران الأستنادية.

### 1,2,2,3. ضيق الطريق:-

لوحظ في منطقة تصميم الشارع المقترح (رقم 66 في حوض الكرينعة) وجود ضيق في عرض الطرق المجاورة، وأن المنطقه تحتوي على نمو حضري وتسارع في نمو السكان، ولذلك تم تصميم الطريق على عرض 14 مترا ليكون حل للمشاكل الناتجة عن ضيق الطرق المجاورة للشارع المقتر.

### الحلول المقترحة في حال كون طريق ضيق:-

إجراء التوسعة على الطريق من الجهتين مع مراعات الأساليب الهندسية لتوسعة الطرق والمنحنيات .

ولابد من الإشارة إلى التوسعة على المنحنيات, حيث أن أسباب التوسعة هي كالاتي:

- 1) ميل السائقين للجنوح بعيدا عن حافة الرصف .

(2) العرض الاضافي الناتج عن انحراف مقدمة العربة إلى خط المحور ، فمن المناسب زيادة عرض الطريق عند المنحنيات حتى يهيئ ظروف قيادة مشابهة للطريق المستقيم ويضمن ثبات و استقرار المركبات على المنحنى ويسهل إمكانية التجاوز ، حيث إن التوسعة تعتمد على نصف قطر المنحنى.

(3) زيادة الحركة المرورية على الطريق بسبب ربطها بمنطة الجهير و دير العسل.



رسم توضيحي 0.3: صورة توضح توسعة الطريق.

### 2,2,2,3. سوء تصريف مياه الامطار عن السطح :-

التصريف السطحي يشمل كل الأمور التي تتعلق بإزالة المياه السطحية عن حرم الطريق، ولذلك فإن التصميم الصحيح لنظام الصرف السطحي يجب أن يتناسب مع كمية الأمطار المتساقطة على أو بجانب الطريق، حيث أنه عند تصميم نظام صرف جيد لمياه الأمطار فإننا نقلل من الأضرار التي تلحق بالأراضي الزراعية و خطر تشقق الطبقة الإسفلتية مستقبلاً .

#### الحلول المقترحة:-

هناك عدة حلول مقترحة لتصريف مياه الأمطار منها عمل شبكة أنابيب لتصريف مياه الأمطار أو تصميم الميول الطولية و العرضية باتجاه الأودية، حيث أن منطقة التصميم منطقة جبلية فسوف يتم تصريف مياه الأمطار باتجاه الأودية حسب ميل الأرض الطبيعية..



### 3,2,2,3. عدم وجود إضاءة على الطريق :-

قد يعاني الطريق من عدم وجود إنارة فيه وهذا يؤثر على رؤية السائقين والمشاة في الليل مما يؤدي إلى كثرة الحوادث إذ أن الحوادث التي تحدث ليلا في حال عدم توفر الإضاءة قد تكون كارثية .

#### الحلول المقترحة :-

وضع أعمدة الإضاءة بحيث يكون توزيعها متناسب لإضاءة كامل الطريق لمساعدة السائقين على الرؤية بوضوح إنشاء القيادة ليلا للتقليل من نسبة الحوادث وتوفير الأمن والسلامة للمشاة ولا بد من مراعاة الشروط التالية بخصوص مواصفات الإضاءة .

(1) مكان وضع أعمدة الإضاءة حيث تثبت على جوانب الطريق ( الأرصفة ان وجدت ).

(2) مراعاة إبعاد الأعمدة حيث الارتفاع والمسافات بينها بحيث تغطي الطريق بشكل كامل .

(3) الاختيار الأمثل لنوع المصابيح المستعملة بحيث أن لا تكون مصنوعة من مواد سريعة التلف أو تتأثر بالعوامل البيئية والجوية .

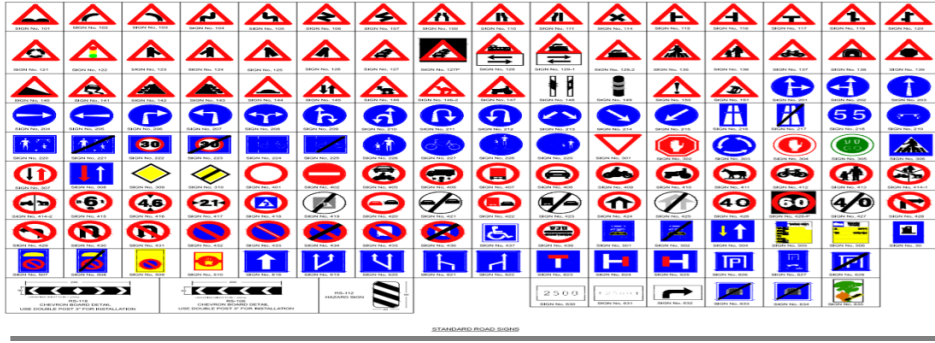
(4) وضع الإشارات العاكسة يساعد على رؤية حواف الطريق وتحديد مساره.



رسم توضيحي 0.3: صورة توضح حال الطريق مع وجود اضاءة ليلا.

### 4,2,2.3 عدم وجود اشارات ارشادية وتحذيرية على الطريق

يهدف وضع اللوحات الإرشادية وعلامات المرور إلى تحقيق أقصى حد ممكن من الأمان والسلامة وإزالة التعارض والتأخير المحتملين وتأمين انسياب الحركة المرورية حيث إن الطريق يحتوي على كثير من المنعطفات وإن عدم وجود لافتات تحذر من تلك المنعطفات قد يسبب بحدوث تصادم بين المركبات أو خروجها عن مسارها فعلامات المرور عبارة عن خطوط متصلة أو متقطعة مفردة أو مزدوجة أو قد تكون كلمات أو خطوط كما هو في ممر المشاة.



رسم توضيحي 0.3: الاشارات المرورية التي تستخدم على الطريق..

### الحلول المقترحة :-

يكون الحل بوضع اللافتات الإرشادية أو التحذيرية في الأماكن الصحيحة وخاصة عند المنعطفات, أو علامات يتم ترسيمها على الشارع, متمثلة بالخطوط البيضاء والأسهم والألوان للبردورات والخط المتقطع والمتصل في وسط الطريق, والإشارات العاكسة.



رسم توضيحي 0.3: الاشارات المرورية التي تمنع المرور بمسرب معين.

## الفصل الرابع : التصميم الهندسي للطريق

يتحدث هذا الفصل بشكل خاص عن اساس التصميم الهندسي لطريق بجميع التفاصيل التي تظهر على ظهر طريق.

1-4 المقدمة :-

2-4 أسس التصميم الهندسي للطريق :-

1-2-4 حجم المرور :-

2-2-4 التركيب المروري :-

3-2-4 السرعة التصميمية :-

4-2-4 قطاع الطريق :-

5-2-4 عرض المسارب و الطريق :-

6-2-4 الميول العرضية :-

7-2-4 الميول الطولية :-

8-2-4 أكتاف الطريق :-

9-2-4 الارصفة :-

10-2-4 الجزر الفاصلة :-

11-2-4 الجدران الاستنادية :-

3-4 التخطيط الأفقي والرأسي للطريق :-

1-3-4 المنحنيات الأفقية:

1-1-3-4 المنحنيات الدائرية البسيطة (Simple Circular Curves) :-

2-1-3-4 المنحنى الدائري المركب ( compound circular curve ) :-

1-2-3-4 انواع المنحنيات:-

1-2-3-4 عناصر المنحنى الرأسي :-

4-4 القوة الطاردة المركزية:

4-5 ارتفاع ظهر المنحنى (super elevation):

1-5-4 الطرق المتبعة في الرفع الجانبي للطريق (التعليق) :-

6-4 تصريف مياه سطح الطريق:-

#### 1,4. المقدمة :-

عندما نتكلم عن التصميم الهندسي نتكلم عن الأمور الظاهرة في الطريق سواء أكان للأمر الرأسي أم الأفقية ، التقاطعات أم المنحنيات ، ومسافات الرؤية والتجاوز والتوقف. وكما أسلفنا سابقاً أن حفظ السلامة على الطريق من أهم أهداف تصميمه وهذا هو الهدف الأساسي للتصميم الهندسي للطريق .

عند التصميم الهندسي يجب مراعاة مجموعة أمور من أهمها:

- التصميم بأقل التكاليف وأفضل ما يمكن (الجدوى الاقتصادية).
  - حفظ السلامة والأمن على الطريق لكل مستخدميه.
  - التماشي مع حجم المرور المتوقع عليه وخاصة أوقات الذروة.
  - تجنب التغييرات المفاجئة على الطريق.
  - أن يكون شامل للوسائل الضرورية من تخطيط وإشارات وأمور أخرى.
- وبذلك يمكن أن نقول أن التصميم الهندسي المتكامل يجب أن يشمل كل من:

1. التصميم الأفقي (Horizontal Alignment) .
2. التصميم الرأسي للطريق (Vertical Alignment) .
3. التصميم العرضي للطريق حيث يتم في هذه المرحلة من التصميم تحديد شكل مقطع الطريق وميولها الجانبية وكذلك بيان سطح الطريق وعرضه (Cross Section) .

#### 2,4. أسس التصميم الهندسي للطريق :-

عند التصميم الهندسي للطريق يجب مراعاة مجموعة أمور من أهمها :

#### 1,2,4. حجم المرور :-

يعتبر الحجم المروري من أهم الأسس التي يجب مراعاتها عند التصميم الهندسي للطريق ، حيث يتم عمل دراسات لتقدير الحجم المروري للطرق بعد الأخذ بعين الاعتبار الطرق التي سيربطها هذا الطريق ، ويتم الأخذ بعين الاعتبار الحجم المروري الموجود في حالة إعادة التأهيل.

أما بالنسبة للحجم المروري For average annual daily TRAFFIC المروري AADT العد المروري على طريق (رقم 66 من حوض الكرينعة الجديدة) وهو الشارع المراد تصميمه. معدل المرور اليومي الافتراضي بطريق لشارع المقترح 3663 مركبة/يوم .

## 2,2,4. التركيب المروري :-

حيث تستخدم عدة أساليب منها: -

1. **التقدير:** وهو حجم المرور المتوقع حسب خبرات سابقة لمناطق مشابهة في الكثافة السكانية والمستوى المعيشي وما

إلى ذلك حيث يتوقع للمناطق المتشابهة من حيث السكان إن تنتج أحجام مرورية متقاربة.

2. **دراسات ميدانية:** وذلك بإعداد استبيان مناسب لمستخدمي الطرق المجاورة للطريق المقترح لمعرفة نسبة الذين

يفضلون استخدام الطريق الجديد في حال إنشائه "تسمى أيضا دراسات المنبع والمصب".

3. **دراسات منزلية:** وذلك بأعداد استبيانات منزلية في المناطق التي يتوقع ان تستفيد من الطريق المقترح لتقدير نسبة

السيارات التي ستستخدم الطريق بالنسبة لعدد السكان الكلي "في المنطقة المجاورة للطريق".

4. **التقدير الرياضي:** ويتم بواسطة استخدام نموذج رياضي "معادلة رياضية خاصة" ينتج العدد المتوقع للمركبات في

سنة معينة بناءً على بيانات الأعوام السابقة.

5. **النمذجة المحوسبة:** يمكن تقدير حجم المرور المستقبلي أيضا بواسطة برامج خاصة تعمل على الاستفادة من

البيانات الحالية والبيانات التاريخية وبعض القيم الأخرى مثل نوع التغير الذي يتوقع أن يحدث في المنطقة مستقبليا

"مثل إنشاء مركز تجاري أو مدرسة. الخ" ويقوم الحاسوب بتقدير القيم المستقبلية بدقة أفضل من كل الطرق

السابقة، بعد معرفة حجم المرور ونوعية المركبات، يتم حساب قيم خاصة مبنية على أوزان المركبات المتوقعة

وعدها بحيث نحصل على قيمة تسمى وزن المحور المكافئ الذي يعتبر ذو قيمة كبيرة في مرحلة التصميم

الإنشائي للطريق.

هذا البند يعتمد على البند السابق ، حيث تم عمل تحديد نسب كل العربات التي يتوقع أن تستخدم هذا الطريق (عربات خاصة ، حافلات ، الشاحنات ، الشاحنات ذو العربات المتعددة , آلات زراعية ، دراجات بانواعها).

وبما ان الطريق غير مصمم، تم عمل عد مروري لا قرب طريق يصل به ومشابه له حيث تبينت النسب التالية لأنواع المركبات المتوقع مرورها من الطريق المراد تصميمه.

ملاحظة : (مرفق ملف خاص يحتوي على جداول العد التي تم رصدها على مدار يومين والتي تنقسم الى اربع جداول أول اثنين يحتويان على عدد المسارب وعدد المركبات التي مرت عليه والاخران يحتويان على أنواع المركبات التي مرت و اعدادها بالاضافة الى صورة جوية للمنطقة).

جدول 2-2: تاريخ العد المروري لليوم الاول وعدد و تصنيف المركبات.

جدول الاول	تاريخ العد 2020/10/28
2564	عدد المركبات الخاصة التي مرت
256	عدد الشاحنات التي مرت
476	عدد الدراجات النارية التي مرت
110	عدد حافلات التي مرت
257	عدد حافلات نقل مع مقطورة التي مرت
3663	مجموع عدد المركبات

جدول 3-2: تاريخ العد المروري لليوم الثاني وعدد و تصنيف المركبات.

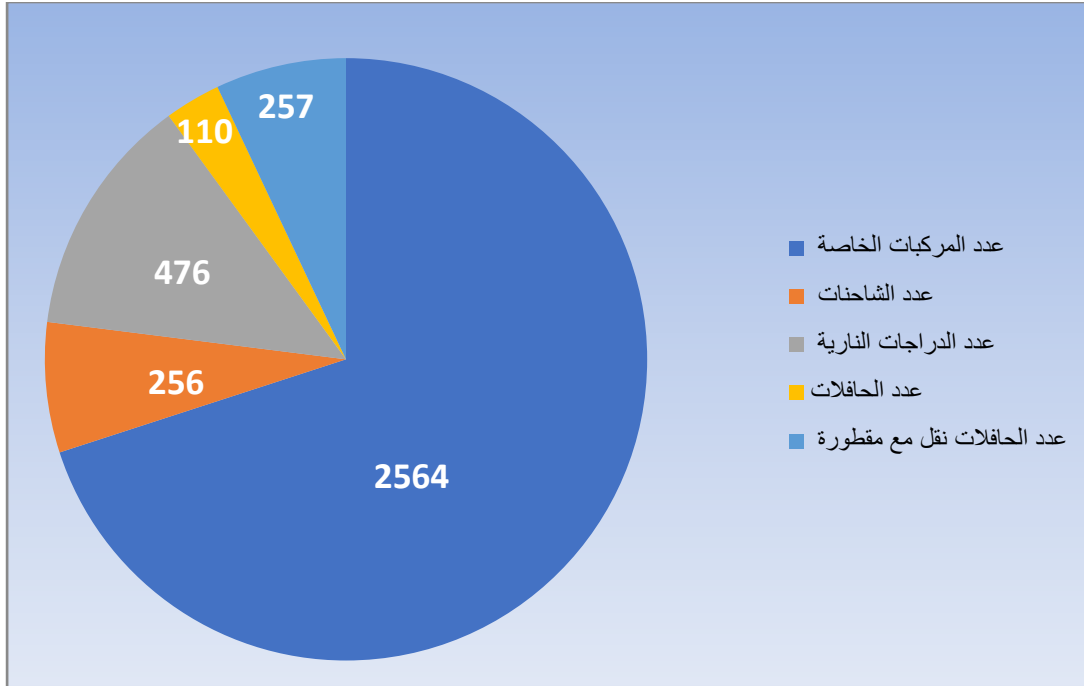
جدول الثاني	تاريخ العد 2020/11/4
2630	عدد المركبات الخاصة التي مرت
263	عدد الشاحنات التي مرت
489	عدد الدراجات النارية التي مرت
113	عدد حافلات التي مرت
263	عدد حافلات نقل مع مقطورة التي مرت
3758	مجموع عدد المركبات التي مرت

جدول 4-2: عدد ساعات العد المروري وعدد الحارات وعدد المركبات

Station		Road C03	Date 28/10/2020					
Time		West	Approach	North		Approach	South	Approach
		Right	Left	Right	Through	Left	Through	Left
7.30 AM	7.45 AM	2	2	0	419	0	103	6
7.45 AM	8.00 AM	3	5	0	383	0	122	8
8.00 AM	8.15 AM	5	1	1	340	0	133	3
8.15 AM	8.30 AM	3	2	3	254	0	151	11
3.00 PM	3.15 PM	12	0	5	145	0	229	9
3.15 PM	3.30 PM	7	2	3	179	0	307	5
3.30 PM	3.45 PM	1	3	3	143	0	198	11
3.45 PM	4.00 PM	11	1	0	145	0	271	13

جدول 5-2: عدد ساعات العد المروري وعدد الحارات وعدد المركبات التي مرت باليوم الثاني.

Station		C03	Date 29/10/2020					
Time		West	Approach	North		Approach	South	Approach
		Right	Left	Right	Through	Left	Through	Left
7.30 AM	7.45 AM	12	6	3	430	0	145	2
7.45 AM	8.00 AM	10	0	4	417	0	125	6
8.00 AM	8.15 AM	8	0	3	275	0	130	7
8.15 AM	8.30 AM	6	1	0	322	0	166	9
3.00 PM	3.15 PM	7	0	1	157	0	257	9
3.15 PM	3.30 PM	6	1	2	154	0	259	10
3.30 PM	3.45 PM	5	3	4	134	0	264	13
3.45 PM	4.00 PM	10	5	2	151	0	203	14



رسم توضيحي 0.4: توزيع المركبات حسب النوع.

معدل المركبات المتوقع مرورها من الطريق المراد تصميمه هو 3663 مركبة/يوم

$$\# \text{ PC} = 3663 * 0.70 = 2564 \text{ pc/day}$$

$$\# \text{ Truck} = 3663 * 0.07 = 256 \text{ Truck/day}$$

$$\# \text{ Truck with Trailer} = 3663 * 0.07 = 257 \text{ TWT/day}$$

$$\# \text{ BUS} = 3663 * 0.03 = 110 \text{ bus/day}$$

$$\# \text{ Motorcycles} = 3663 * 0.13 = 476 \text{ Motorcycles/day}$$

$$\# \text{ Hand Driver} = 3663 * 0.00 = 0 \text{ Hand Driver/day}$$

ولتحويل كل انواع المركبات الى سيارة شخصية حسب الجدول التالي حتى يسهل التعامل معها بالحسابات

$$2564 \text{ PC} = 2564 \text{ PC}$$

$$256 \text{ Truck} * 2.5 = 640 \text{ PC}$$

$$257 \text{ TWT} * 3.5 = 899.5 \text{ PC}$$



$$110 \text{ BUS} * 2 = 220 \text{ PC}$$

$$476 \text{ Motorcycles} * 0.5 = 238 \text{ pc}$$

جدول 2-6: وزن المركبات بالنسبة للسيارة الشخصية.

Vehicle type	Equivalency factor(E)
PC (السيارات الشخصية)	1 PC
Bus (حافلات)	2PC
Truck (شاحنات)	2.5 PC
Truck With Trailer (نقل مع مقطورة)	3.5 PC
Hand Driver	6 PC
Motorcycles	0.5PC

### 3,2,4. السرعة التصميمية :-

هي أعلى سرعة مستمرة يمكن أن تسير بها السيارة على طريق رئيسي بأمان عندما تكون أحوال الطقس مثالية وكثافة المرور منخفضة، وتعتبر السرعة التصميمية مقياساً لنوع الخدمة التي يوفرها الطريق، وكذلك يمكننا من خلال السرعة التصميمية توقع السرعة وطبيعة الحركة على الشارع المراد إجراء التصميم له، ومن مواصفات السرعة التصميمية أنه يجب أن تكون خصائص التصميم الهندسي للطريق متناسبة مع السرعة التصميمية المختارة والمتوقعة للظروف البيئية وطبيعة التضاريس، حيث يجب على المصمم اختيار السرعة التصميمية بناءً على درجة الطريق المخططة وطبيعة التضاريس وحجم المرور والاعتبارات الاقتصادية، والجدول التالي يبين السرعة التصميمية للطرق الحضرية:

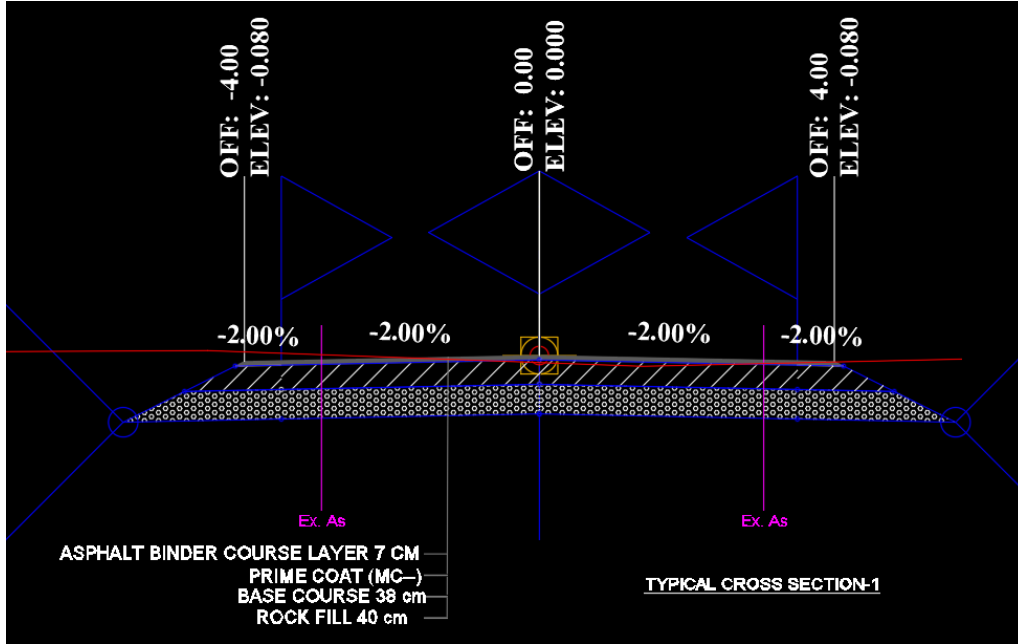
السرعة المرغوبة	السرعة الدنيا	تصنيف الطريق
50	30	( LOCAL ) طريق محلي
60	50	( COLLECTOR ) طريق تجميعي
60	50	اضطراب ملموس
90	70	أقل اضطراب
100	80	شرياني - عام
120	90	( Expressway ) طريق سريع

ان تحديد السرعة التصميمية هو مهم جداً وذلك لأن من خلالها يتم تحديد التقاطعات والمنحنيات وأقطارها وميل الطريق وعدد المسارب وعرض المسرب في الاتجاه الواحد وسعة الطريق ومسافة الرؤية اللازمة للوقوف و للتجاوز ، وأمور اخرى .

تصميم الشارع على سرعة مسموحة 50 كم/ساعة ، وقد تم تحديدها بناء على المعلومات من بلدية رام الله ، وبالتالي تم التصميم على سرعة 50 كم/ساعة.

#### 4.2,4.4. قطاع الطريق :-

إن قطاع الطريق يتمثل في تصميم الأجزاء المختلفة لقطاع الطريق و هذا يتوقف على كيفية الاستعادة من هذا الطريق، فالطريق التي يمر عليها عدد كبير من العربات و بسرعة عالية يتطلب عدد كبير من المسارات و انحدارات طولية خفيفة أو قليلة ،و كذلك يتطلب أنصاف أقطار كبيرة نسبيا مقارنة مع الطرق التي يمر عليها عدد قليل من المركبات عند سرعات صغيرة ، ففي الحالة الأولى يجب الاهتمام بأكتاف الطريق و عمل الجزر الفاصلة بين اتجاهي المرور مع تخصيص مسارات إضافية عند مناطق الدوران.



رسم توضيحي 0.4: تصميم لمقطع العرضي للطريق.

#### 5,2,4 عرض المسارب و الطريق :-

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 عرض المسار عن (3م) في جميع الأحوال. و في حالة الطرق السريعة يفضل أن يؤخذ عرض الحارة (3.75م) نظرا 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. مسرب التسارع: هو مسرب جانبي تقوم السيارات بالتسارع فيه قبل الدخول إلى الطريق الرئيسي بحيث تصبح سرعتها فيه مماثلة لسرعة السيارات في الطريق.
2. مسرب التباطؤ: هو مسرب جانبي تسلكه السيارات أثناء مغادرتها الطريق الرئيسي لتتمكن فيها من تخفيض سرعتها بدون أن تعرقل سير السيارات الموجودة على الطريق.
3. مسرب الصعود: هو مسرب إضافي في الطريق يخصص للشاحنات التي تسير ببطء أثناء صعودها حتى تفصح المجال

للسيارات التي تسير بها.

4. مسرب الوقوف: هو المسرب الأوسط اللازم للانعطاف يسارا أو لتجاوز السيارات ، و هناك المسرب المساعد و هو

مجاور للمسرب الرئيسي و يساعد على تصريف السير .

المسرب المخصص للنقل العام : وهو المسرب المخصص لمركبات النقل العام وذلك حتى يتم تقليل الأزمات وتسهيل النقل. ويتكون

المشروع من مسرب في كلا الاتجاهين، وقد تم تحديدها بناء على طلب البلدية.

#### 6,2,4. الميول العرضية: -

يتم عمل الميول العرضية للطريق من أجل 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 كانت كل حارة عبارة عن شارع منفصل.

#### 7,2,4. الميول الطولية : -

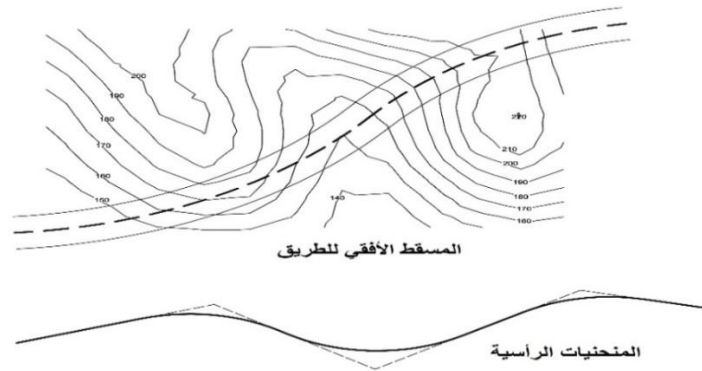
في المناطق المستوية يتحكم نظام صرف الأمطار في المناسيب، أما في المناطق التي يكون فيها مستوى المياه في نفس مستوى

الأرض الطبيعية فإن السطح السفلي للرصيف يجب أن يكون أعلى من مستوى المياه بحوالي (0.5م) على الأقل، و في المناطق

الصخرية يقام المنسوب التصميمي بحيث تكون الحافة السفلية لكتف الطريق أعلى من منسوب الصخر بـ (0.3م) على الأقل، و

هذا يؤدي إلى تجنب الحفر الصخري غير الضروري، و يعتبر الميل (0.25%) هو اقل ميل لصرف الإمتار في الاتجاه الطولي

للطريق، و الشكل التالي يوضح الميول الطولية للطريق.



رسم توضيحي 0.4: الميول الطولية.

## 8,2,4 أكتاف الطريق :-

يتم عملها في الطرق الخارجية وذلك لتوقف المركبات في حال حصل أمر طارئ ، ويكون عرضه (0.6) متر في الطرق الداخلية لحماية الحواف و(3) متر في حالة الطرق السريعة ، ويجب أن تزود بميول جانبية لتصريف المياه على الطريق بمقدار لا يؤدي إلى الخطر على المركبات التي ستتوقف عليه.ومن الممكن أن يكون إسفلتيا أو خراسانيا أو ترابيا.

### فوائد الأكتاف للطريق :-

- ❖ توقف المركبات لأمر طارئ.
- ❖ تصريف مياه الطريق.
- ❖ توسيع الطريق في المستقبل.
- ❖ منع إنهاء جسم الطريق.
- ❖ شعور السائق بالأمان و حماية السيارات عندما تنجح عن مسارها بسبب السرعات عالية.



رسم توضيحي 0.4: أكتاف الطريق.

#### 9,2,4. الأرصفة :-

أهمية الأرصفة في توفير الأمان لأحد مستخدمي الطريق (المشاة) ، حيث تزداد الحاجة لها بالقرب من المدارس والمستشفيات والأسواق والأماكن العامة ، ومن المعروف أنها لا تقل عن (1.5) متر.



رسم توضيحي 0.4: أرصفة الطريق.

#### 10,2,4. الجزر الفاصلة :-

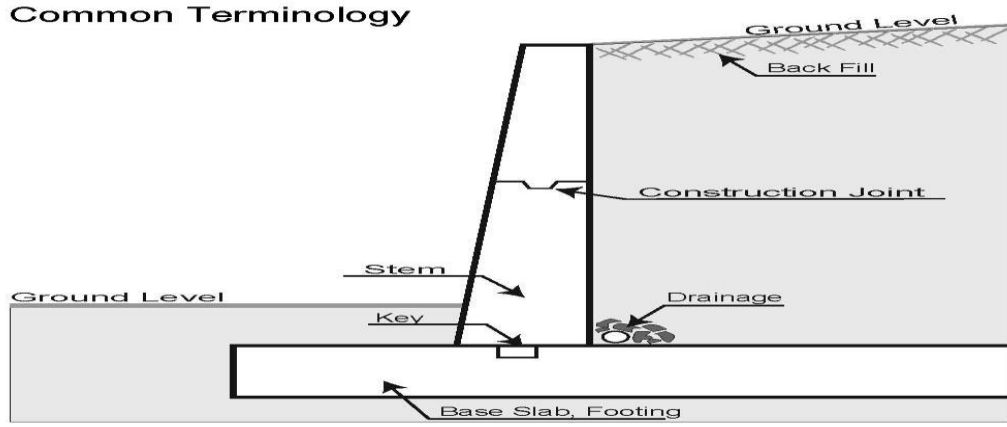
تقام الجزر الفاصلة من أجل فصل حركة المرور المعاكسة لتحقيق الأمان و السلامة، و جميع الطرق الحديثة مزودة بجزر فاصلة و خاصة إذا كانت من أربع مسارات أو أكثر. إن عرض الجزر الفاصلة يجب أن يكون كافي و ذلك من أجل تحقيق الغرض الذي من أجله أنشأت، و خاصة لتقليل تأثير الأضواء الصادرة من الاتجاه المعاكس ليلا، و كذلك حماية العربات المعاكسة من التصادم و لإتاحة التحكم في المناطق المسموح فيها الدوران في حالة التقاطعات السطحية، و يتراوح عرض الجزر بين (1.8-1.25م) أو أكثر و ليس من الضروري أن يكون هذا العرض ثابت على طول الطريق.



رسم توضيحي 0.4: جزيرة فاصلة.

## 11,2,4. الجدران الاستنادية :-

يتم عمل هذا البند بناء على ميل التربة المجاورة للطريق وذلك لمنع انهيارها على الطريق في حالة كون عرض الطريق ضيق ولا يمكن الابتعاد عن الجوانب وخاصة فيالمدن يتم عمل الجدران الاستنادية من الخرسانة المسلحة تكون مقاومة للحركة (بزيادة الاحتكاك) ومقاومة العزم(بزيادة طول القاعده)، وسوف يتم استخدام جدران استناديه في المشروع حيث يلزم.



رسم توضيحي 0.4: الجدران الاستنادية.

## 3,4. التخطيط الأفقي والرأسي للطريق :-

في الوضع الطبيعي يجب أن تكون الطريق مستقيمة قدر الإمكان والابتعاد عن المنحنيات ، لكن هذا واقعا 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 اقتصاديا ، ومن هنا جاءت الحاجة الملحة إلى وجود هذه المنحنيات.

### أقسام المنحنيات :-

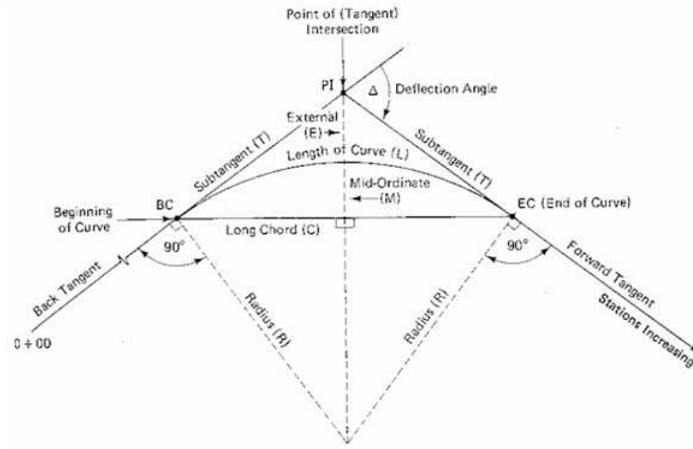
1. منحنيات في الاتجاه الأفقي.
2. منحنيات في الاتجاه الرأسي.

### 1,3,4. المنحنيات الأفقية:

هي تلك المنحنى الذي يقوم بربط ووصل الأجزاء المستقيمة مع بعضها البعض بشكل تدريجي لتفادي التغيرات المفاجئة التي تسبب الإزعاج للسائقين ، ويجب تحديد بدايتها ونهايتها وأطوالها وزواياها ونقاط التقاطع فيها ، أما بالنسبة لأنواع المنحنيات الأفقية فهي:

### 1,1,3,4. المنحنيات الدائرية البسيطة (Simple Circular Curves) :-

يوضح الشكل التالي عناصر المنحنى الدائري البسيط .



رسم توضيحي 0,4: عناصر المنحنى الدائري.

- PI: نقطة تقاطع المماسين
- $\Delta$  : زاوية الانحراف وتساوي الزاوية المركزية.
- T: المماسين
- PC: نقطة بداية المنحنى.
- PT: نقطة نهاية المنحنى.
- LC: الخط الواصل بين نقطتي التماس ويطلق عليه الوتر الطويل.
- R: نصف القطر .
- L: طول المنحنى.
- E: المسافة المنتصف المنحنى الدائري ونقطة تقاطع المماسين.



• O: مركز المنحنى.

• M: المسافة بين نقطة منتصف المنحنى ومنتصف الوتر الطويل و تسمى سهم القوس.

أما بالنسبة لمعادلات المنحنى الدائري البسيط فهي

1-  $T = R \tan \frac{\Delta}{2}$ .....3.1

2-  $E = R \left( \sec \left( \frac{\Delta}{2} \right) - 1 \right)$ .....3.2

3-  $M = R \left( 1 - \cos \frac{\Delta}{2} \right)$ .....3.3

4-  $LC = 2R \sin \left( \frac{\Delta}{2} \right)$ .....3.4

5-  $L = \frac{\pi R \Delta}{180}$ .....3.5

جدول 1-4: أنصاف أقطار الدوران بالنسبة لنوع الطريق.

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

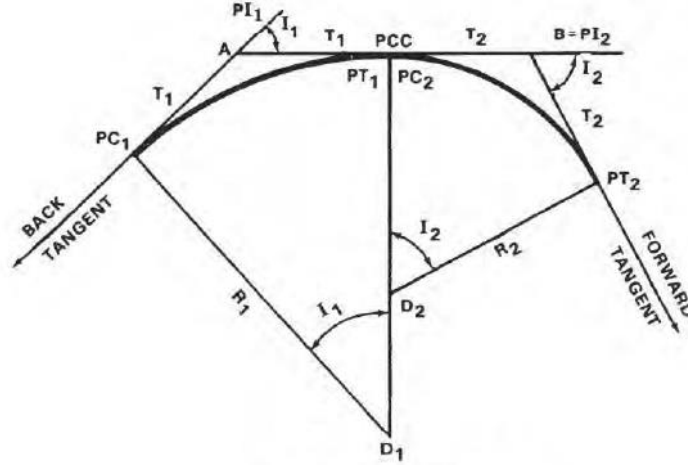
جدول 2-4: الحد الأدنى لاتصاف الطريق.

65	55	48	40	32	25	السرعة (كم/الساعة)
0.17	0.18	0.20	0.23	0.27	0.32	معامل الاحتكاك
0.09	0.08	0.06	0.04	0.02	0.01	ميلان السطح
140	100	75	50	30	15	الحد الأدنى لنصف القطر (م)

2,1,3,4. المنحنى الدائري المركب ( compound circular curve ) :-

المنحنى الدائري المركب هو منحنى مكون من قوسي دائرتين أو أكثر ونصف قطريهما مختلف ولهما نفس اتجاه الانحناء , أي إن مراكز هذه الأقواس متتالين مماس مشترك عند نقطة اتصالهما كما بالشكل

التالي - ويتم استعمال هذا النوع من المنحنيات في الحالات التي تكون فيها الاراضي جبلية ووعرة لتفادي كميات الحفر أو عمل أنفاق وأيضا يستعمل في حالة وجود عقبات وموانع لا يمكن ازالتها.



رسم توضيحي 0.4: المنحنى الدائري المركب.

## 2,3,4. المنحنيات الرأسية:

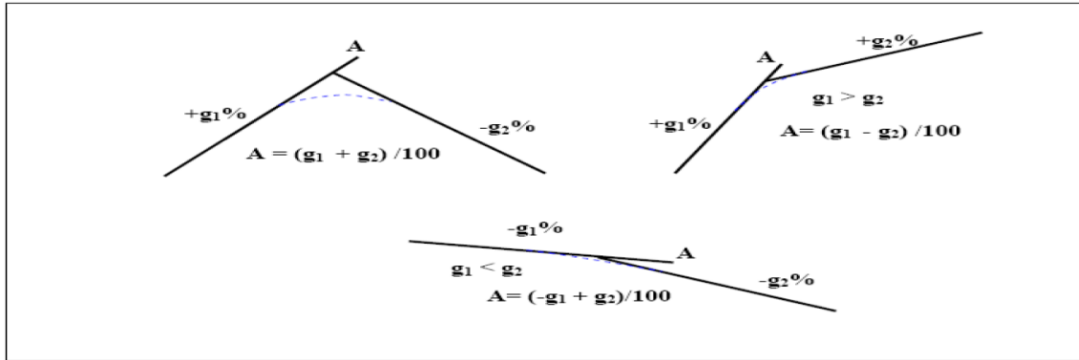
إن عملية الانتقال من منسوب إلى منسوب آخر في المستوى الرأسي تتم من خلال عمل منحنيات رأسية تسهل هذه العملية، وهو يتمثل في تحديد ارتفاع الأرض الطبيعية وتحديد الانحدار الجديد للطريق، حيث يتم بيان الطريق بالمستوى الرأسي ونشاهد كيف ترتفع وتهبط ونحدد مناطق الحفر والردم، وكذلك من التصميم الرأسي للطريق يتم تحديد المنحنيات الرأسية و مسافات الرؤية حيث أنه يجب أن تتوافر المواصفات التالية في هذه المنحنيات:

(1) أن يكون الانتقال تدريجيا وسهلا.

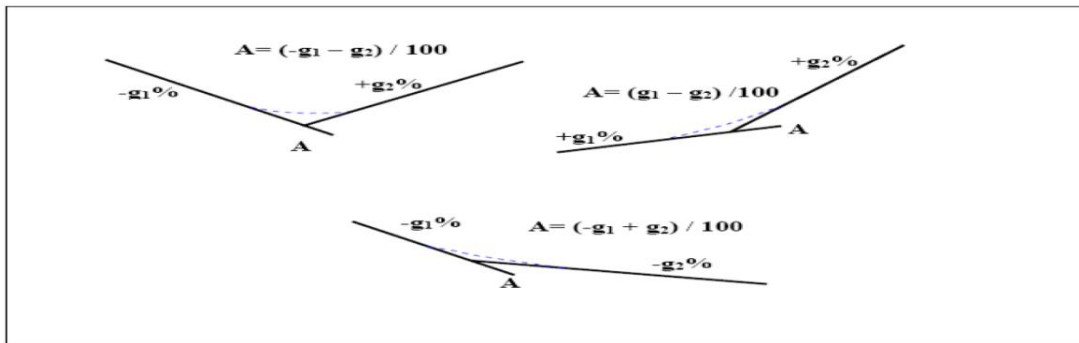
(2) تحقيق شروط الرؤية بحيث يستطيع السائق رؤية أي حاجز أمامه أو مركبة متحركة باتجاهه من مسافة كافية.

1,2,3,4. أنواع المنحنيات :-

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

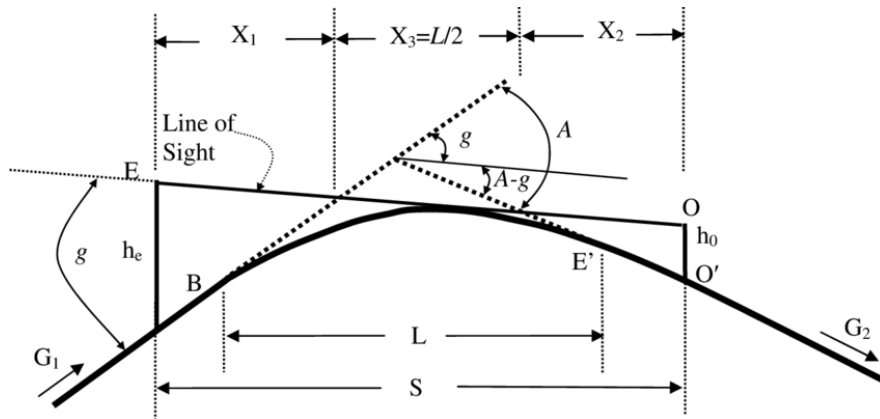


رسم توضيحي 0.4: المنحنى الرأسى المحدب.



رسم توضيحي 0.4: المنحنى الرأسى المقعرج.

2,2,3,4. عناصر المنحنى الرأسى :-



رسم توضيحي 0.4: عناصر المنحنى الرأسى.

- BVC بداية المنحنى الرأسي.
- P+q% : نسبة الميل.
- PI: نقطة تقاطع المنسوبين.
- EVC: نهاية المنحنى الرأسي.
- e: المسافة الخارجية المتوسطة.
- H: طول القطع المكافئ.
- X: الطول الأفقي إلى النقطة الأفقية على المنحنى الرأسي.

#### معادلاتالقطع المكافئ:

✓ طول المنحنى الرأسي L يساوي مجموع طولي المماسين الخاصين بهذا النحنى ، حيث يكون طول المماس الخلفي يساوي l<sub>1</sub> وطول المماس الأمامي يساوي l<sub>2</sub>:

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

✓ الخطالرأسي المار من نقطة تقاطع المماسين ينصف الوتر AB ويكون PD، بحيث أن PD = e = DC ، حيث

Cنقطة منتصف الوتر و D نقطة تقاطع الخط الرأسي من المنحنى وهذه النقطة أعلى أو أخفض نقطة في المنحنى في حالة المنحنيات المتناظرة.

✓ وتر المنحنى ABيساوي مسقطه الأفقي H، ويساوي مجموع المماسين:

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

✓ أطوال الأعمدة المأخوذة على المماس تتناسب مع مربعات المسافات المأخوذة على المماس المقاسة

من A(بالنسبة للمماس الخلفي) أو من B(بالنسبة للمماس الأمامي):

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

عندما يكون المماسان في اتجاهين مختلفين:

$$a = \frac{p+q}{400} x^2 \dots\dots\dots 3.10$$

عندما يكون المماسان في اتجاه واحد:

$$a = \frac{p-q}{400} x^2 \dots\dots\dots 3.11$$

اما بدلالة e :

عندما يكون المماس في اتجاهين مختلفين:

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

عندما يكون المماس في اتجاه واحد:

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

$$y = e \left( \frac{x}{y} \right)^2 \quad 3.14$$

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

جدول 3-4: قيمة الثابت k للمنحنى الرأسي.

Speed	AASHTTO2004	
	K(crest)	K(sag)
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

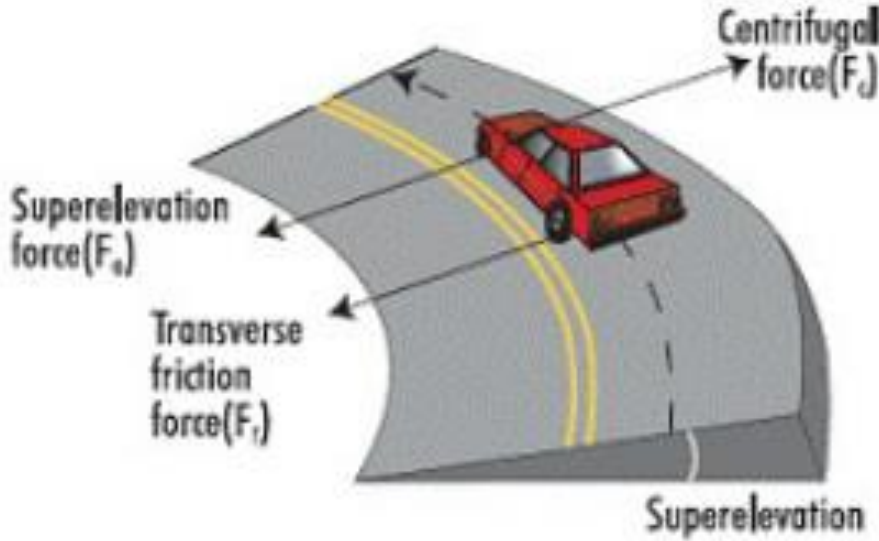
وهذه النسبة تقريبية ولكنها عمليا يؤخذ بها في تصميم الطرق السريعة والحضرية ، وهي تعبر عن مدى

انحناء المنحني الرأسيفكلما زادت قيم K يصبح المنحني الراسي اقرب الى الانبساط بمعرفه قيمة الانحناء

الامامي او الميل الامامي والخلفي يتم حساب طول المنحني الأسي من العلاقة (3.15).

#### 4.4. القوة الطاردة المركزية:

هي قوة فيزيائية تظهر خلال حركة الأجسام بشكل دائري أو منحنى بسبب ميلان الأجسام للبقاء في حالة اتزان . وقد تكون من أهم القوى الكونية وذلك لتدخلها في اغلب المكونات المادية له , فتظهر هذه القوة جلية في الذرات من خلال حفاظها على الالكترونات في مداراتها حول النواة , والنتوء الاستوائي للأرض لها دور كبير فيه ، كما تحافظ على القمر في مداره حول الأرض وتحول دون سقوطه فيها بسبب الجاذبية عندما تكون قيمة نصف القطر تقترب من اللانهاية تكون عندها قيمة القوة الطاردة المركزية تساوي صفر، انظر الى العلاقة (3.16)، ولمنع تغير قيمة القوة الطاردة المركزية من قيمة صغرى (صفر) إلى قيمة عظمى بشكل فجائي نلجأ إلى المنحنيات المتدرجة لتشكيل حلقة وصل بين الجزء المستقيم والمنحنى الدائري، وبالتالي تعمل على امتصاص القوة الطاردة المركزية بشكل تدريجي.



رسم توضيحي 0.4: تأثير القوة الطاردة المركزية على المركبات.

حيث أن :-

- p: القوة الطاردة المركزية التي تؤثر على العربة أثناء سيرها.
- w: وزن العربة
- m: كتلة العربة.
- v: سرعة العربة.
- R: نصف قطر المنحنى الدائري.
- g: تسارع الجاذبية الأرضية.

والعلاقة الرياضية التي تربط العناصر السابقة مع بعضها البعض هي كالتالي:

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

يمكن كتابة العلاقات الرياضية التالية:

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

#### 5,4 ارتفاع ظهر المنحنى (super elevation):

التعليية هي عملية جعل الحافة الخارجية للطريق أعلى من الحافة الداخلية، وذلك من أجل تقادي القوة الطاردة المركزية التي تتسبب في انزلاق المركبة وقد تؤدي إلى انقلابها، وقيمة هذا الميل الجانبي للطريق تتراوح من 4% - 7% وقد تصل إلى 12% حسب الأنظمة المختلفة المعمول بها في كل دولة .

ويمكن حساب قيمة التعليية وفقا للمعادلات التالية:

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

حيث أن:

R: هي نصف القطر الدائري بالمتراً.

v: هي سرعة المركبة ب كم/ ساعة، و هنا ضربنا السرعة ب 0.75 بسبب أن الطريق مختلطاً (تسير عليه جميع أنواع المركبات).

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

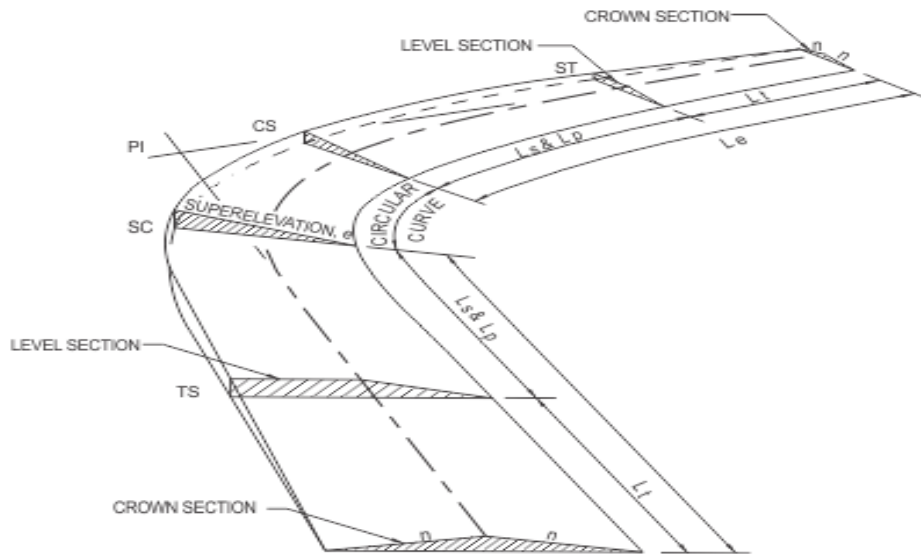
f: هي معامل الاحتكاك الجانبي، وأقصى قيمة يمكن قبولها هي 0.16، فإذا كانت قيمة f أكبر من قيمة f max، فإننا نقوم

بتثبيت قيم e, f عند قيمهم القصوى، ونحسب بالاعتماد عليهما قيمة السرعة المسموح بها، وتكون ملازمة لنا على المنحنى،

ويتم تحديد السرعة على اساس قيمة f التي يتم حسابها من القانون التالي:

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

والشكل التالي يظهر تطبيق التعلية على المنحنيات:



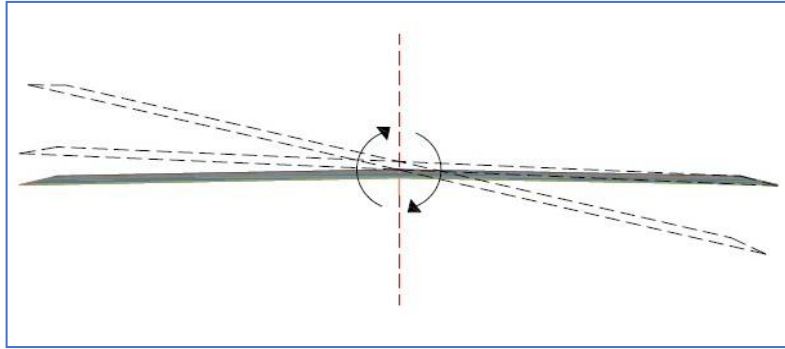
رسم توضيحي 0.4: تطبيق التعلية على المنحنيات.



#### 1,5,4. الطرق المتبعة في الرفع الجانبي للطريق ( التعلية ) :-

##### ❖ الطريقة الأولى :-

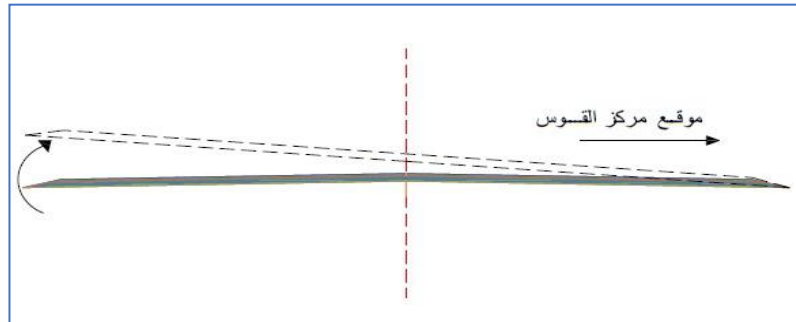
في هذه الطريقة يبقى محور الطريق ثابت لا يتغير ويبقى الجانب الاخر من الطريق ثابت ونبدأ في رفع جانب الطريق حتى يتساوى جانبي الطريق وبعد ذلك يستمر جانب الطريق بالارتفاع و يبدأ الجانب الثابت بالانخفاض بنفس النسبه حتى يتحقق الميلان المطلوب ، وبعد الانتهاء من المنحنى تعود العملية عكسية حتى يعود الشارع الى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



رسم توضيحي 0.4: الدوران حول المحور.

##### ❖ الطريقة الثانية :-

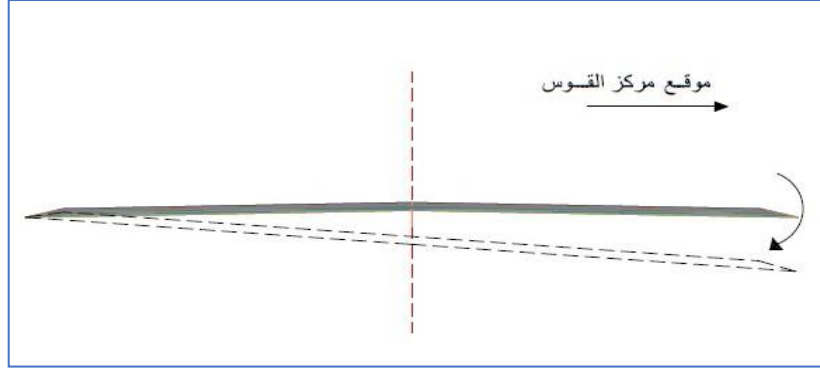
في هذه الطريقة يبقى احد جانبي الطريق ثابتا وليس المحور ، حيث يتم تثبيت احد جانبي الطريق ونعمل على رفع الجانب الاخر من الطريق حتى يساوي ارتفاع الجانب الاول من الطريق وبعد ذلك نستمر في رفع جانبي الطريق للوصول الى الميلان المطلوب .



رسم توضيحي 0.4: الدوران حول الحافة الداخلية.

### ❖ الطريقة الثالثة :

في هذه الطريق نعمل على انخفاض كامل سطح الطريق والدوران حول الحافة الخارجيه حتى يصبح سطح الطرق على استقامه واحده وبعد ذلك نستمر في الانخفاض للوصول الى الميلان المطلوب



رسم توضيحي 0.4: الدوران حول الحافة الخارجية.

### 6,4. تصريف مياه سطح الطريق :-

هي عبارة عن تصريف المياه الناتجة من سطح الطريق ( المياه السطحيه ) بالاضافه الى المياه الناتجه من السيول ، حيث نعمل على التخلص من هذه المياه و تحديد مسارها وذلك للاستفاده منها فيما بعد.

### ❖ أهمية تصريف المياه :-

إن بقاء الماء فوق سطح الطريق يسبب خطرا كبيرا سواء على حياة الناس او على بنية الطرق حيث إن بقاء الماء على السطح يؤدي الى حوادث بسبب عدم السيطرة على السيارات ويؤدي ايضا الى دمار في بنية الطريق .

حيث ان بقاء الماء على سطح الطريق سيؤدي الى تفكك جزيئات الاسفلت وتصبح سهلة الاقتلاع و مع مرور المركبات فوق هذا السطح سيؤدي ذلك الى اقتلاع الاسفلت ، وتعمل التربة على امتصاص الماء الامر الذي يؤدي الى اضعاف التربة وهي التي تشكل طبقة الاساس للاسفلت حيث ان التربة تكون قوية جدا وهي جافة وضعيفة وهي رطبة الامر الذي يؤدي الى دمار طبقة الاساس وبالتالي انهيار الشارع والذي يصبح غير صالح لاستخدام .

وبذلك تظهر اهمية تصريف المياه في المحافظة على حياة الناس و بنية الطريق واستمراريته لمدة أطول.

## الفصل الخامس: التصميم الانشائي للطريق .

1-5 المقدمة.

2-5 الرصف المرن (Flexible pavement).

3-5 العوامل المؤثرة على التصميم.

4-5 طرق تصميم الرصفة المرنة.

5-5 تصميم الرصفة المرنة حسب نظام ((AASHTO).

## 1,5. المقدمة :-

يعتبر التصميم الانشائي لأي مشروع طرق اللبناء الاساسية التي تمثل قوة المشروع وعمره التشغيلي، والمتمثلة بتحديد سماكة رصفات المشروع، والتي تعتمد على نوع وحجم المرور وعمر التصميم والذي يكون عادة بحدود عشرين عاما، وتنقسم أنواع الرصفات الى ثلاث انواع: الرصف المرن (Flexible pavement) والذي يتمثل بالطرق الاسفلتية وهو النوع المستخدم في المشروع، والنوع الصلب ( Rigid pavement) والمتمثل في الطرق الخرسانية والتي تعمل كجسر محمل على الأرض وعليه أحمال حية ووزنه كحمل ميت، والنوع المركب (Composite Pavement) والممثل في الطرق التي تحتوي اسفلت وخرسانة اي مركبة، وسيتم استعراض كيفية تصميم الرصفة المرنة مع تطبيق المشروع كمثال على التصميم.

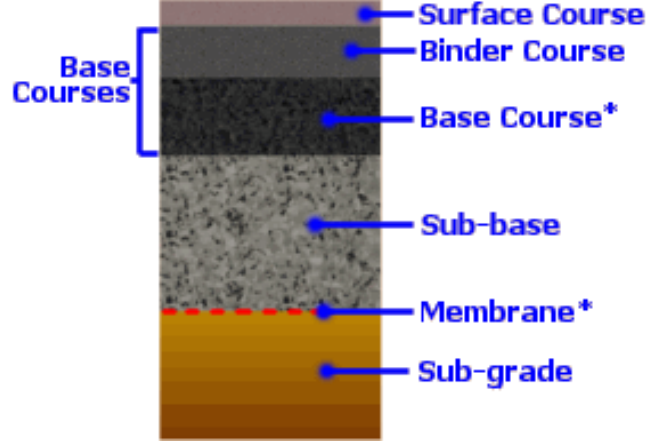
## 5,5. الرصف المرن (Flexible pavement) :-

### 1,2,5 مكونات الرصفة المرنة: -

الشكل التالي يمثل طبقات الرصفة المرنة والمتمثلة بالقاعدة الترابية (Sub grade) وطبقة ما تحت الاساس (Sub base) وطبقة الأساس (Base course) وطبقة الاسفلت (Surface course) والتي يجب تصميمها بحيث تعطي كل منها القوة التي يجب ان تتحملها.



رسم توضيحي 0.5: طبقات الرصفة المرنة.



رسم توضيحي 0.5: طبقات الرصف المرنة.

#### الطبقة الترابية (Sub Grade):-

وهي تمثل الارض الطبيعية في منطقة المشروع، حيث يتم فحص قوة تحملها وان لم تجتز الفحوصات فمن الممكن جلب تربة من مكان آخر تطابق المواصفات ودمكها في منطقة المشروع لتشكل هذه الطبقة ، وهي تشكل القاعدة التي يرتكز عليها الطريق .

#### طبقة ماتحت الاساس (Sub Base) :-

هي الطبقة التي تكون تحت طبقة الأساس وفوق القالب الترابي (التربة الطبيعية) وتتكون من تربة طبيعية محسنة أو من مواد بحصية ذات مواصفات أدنى من مواصفات مواد طبقة الأساس وذلك لأنها بعيدة عن تأثير حركة المرور والعوامل الجوية .

#### طبقة الأساس (Base Course) :-

حيث توضع مباشرة فوق طبقة ما تحت الأساس أو فوق طبقة القاعدة الترابية في حال عدم وجود طبقة ما تحت الأساس بناء على متطلبات التصميم، وهي في العادة من مادة (البيسكورس)، وقد يتم تنفيذها على أكثر من طبقة في حال تعدت سماكتها 20 سم.

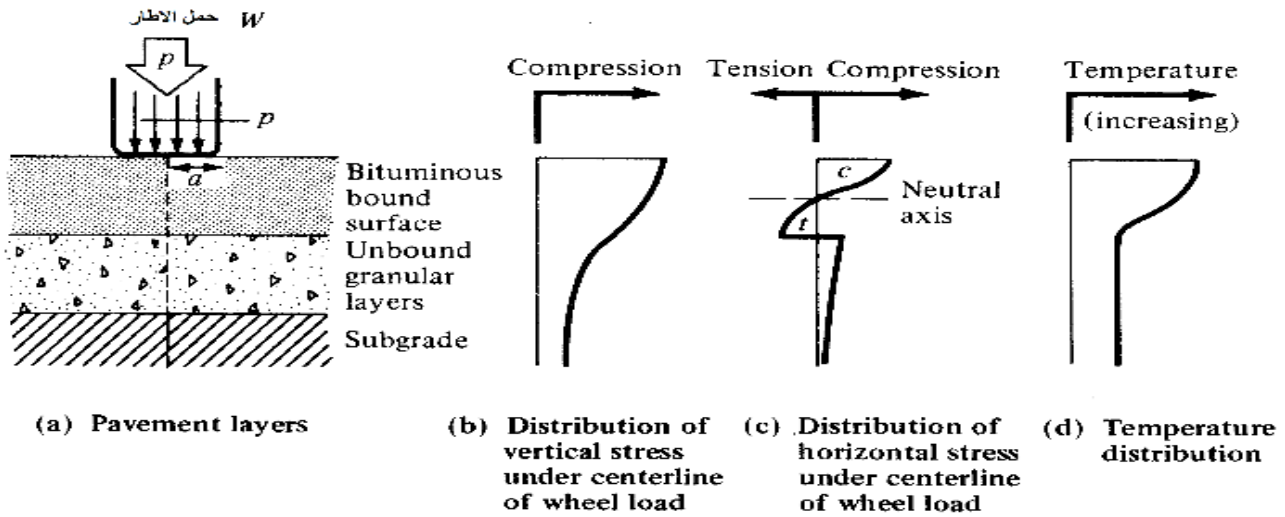
## طبقة الاسفلت (Surface Course):-

حيث تمثل السطح الذي سيتعرض للأحمال مباشرة والعوامل الجوية وهي الحامية للطبقات الأخرى من العوامل الجوية ، وتختلف مواصفاتها حسب المنطقة الجغرافية كونها تتأثر بالعوامل الجوية وخاصة الحرارة، ويمكن أن تنفذ أيضا على أكثر من طبقة.

### 2,2,5. المبدأ الذي يرتكز عليه تصميم الرصفة المرنة:-

يعتمد المبدأ الأساسي للتصميم على أن الأحمال تنتقل من طبقة لأخرى ، وأن طبقة القاعدة الترابية ذات بعد لا نهائي بالاتجاهين الأفقي والرأسي ، ويمثل إطار المركبة الحمل الذي يؤثر على الطبقات كما في

الاشكال التالية:

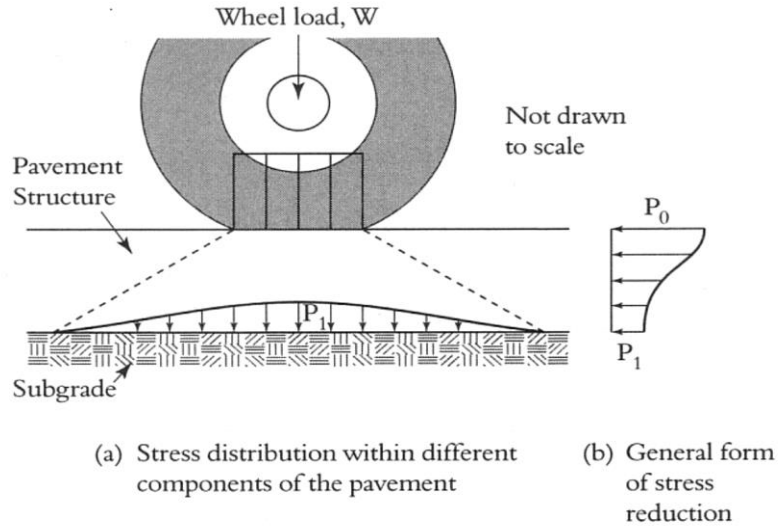


- $p$  = wheel pressure applied on pavement surface  
 $a$  = radius of circular area over which wheel load is spread  
 $c$  = compressive horizontal stress  
 $t$  = tensile horizontal stress

رسم توضيحي 0.5: تأثير الأحمال على طبقة الرصف.

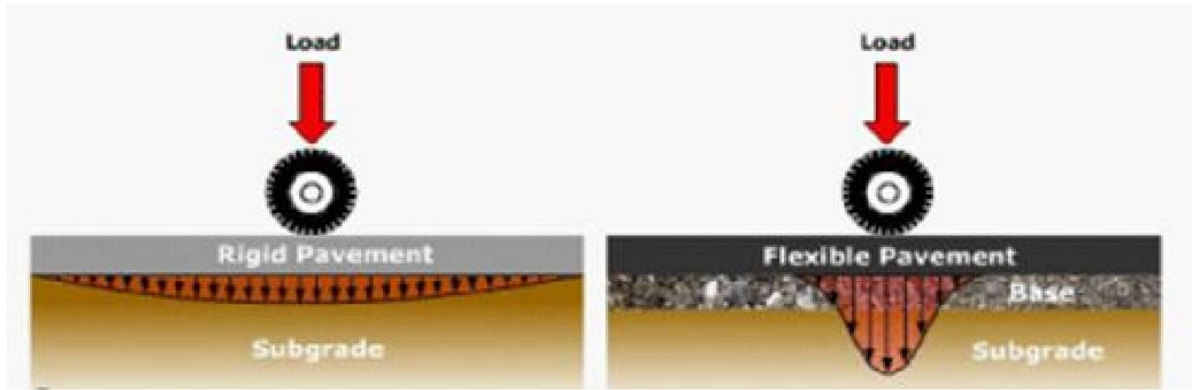
حيث تتحول الأحمال العمودية الى أحمال ضغط وشد في داخل طبقات الرصف ، ويتم توزيع

الأحمال الناتجة من الاطار كما في الشكل التالي:



رسم توضيحي 0.5: توزيع الأحمال الناتجة عن الاطار.

و مقارنة الرصف الصلب والرصف المرن ن حيث توزيع الاحمال :



رسمتوضيحي0.5: توزيع الأحمال الناتجة من الاطار في كل من الرصف المرن والصلب.

يتمثل الاختلاف الهيكلي الأساسي بين الرصيف الصلب والمرن في الطريقة التي يوزع بها كل نوع من الأرصفة أحمال حركة المرور على الطبقة الفرعية ، يحتوي الرصيف الصلب على صلابة عالية جدًا ويوزع الأحمال على مساحة واسعة نسبيًا من الطبقة السفلية .

قبل البدء بعملية التصميم لأي طريق يجب اختبار تربة الارض الطبيعية واختيار طبقات الرصف واختبار خصائصها الانشائية، ويعد اختبار نسبة تحمل كاليفورنيا من أهم هذه الاختبارات وفيما يلي توضيح للإختبارات التي تمت على رصفة القاعدة الترابية.

3,5 العوامل المؤثرة على التصميم :-  
1,3,5 من اهم العوامل التي يجب ان تؤخذ في الاعتبار اثناء التصميم هي :-

1. الحجم المروري .
2. نوع المرور والمركبات التي ستستخدم هذا الطريق بشكل عام.
3. خصائص التربة وفحوصاتها.
4. العوامل البيئية لمنطقة الطريق والدراسات العامة التي تحدد هذه السماكات.

4,5 طرق تصميم الرصفة المرنة: -

1. طرق تجربة تعتمد على زاوية تحمّل الحمل:-

أ- طريقة ماساشوسيت (Massachusetts Method).

ب- طريقة جراي (Gray Method).

2. طرق تجربة تعتمد على اختبارات تصنّف التربة ومقاومة التربة :-

أ- طريقة معامل المجموعات (Group Index Method).

ب- طريقة التحمل النسبي لكاليفورنيا (CBR Method).

ت- طريقة الضغط في ثلاث اتجاهات (Triaxial Method).

ث- طريقة بيرمستر (Bur mister Method).

ج- طريقة دليل الاشتو (AASHTO Method).

➤ وفي مشروعنا هذا سيتم استخدام طريقة الاتحاد الامريكي لطرق الولايات والنقل (AASHTO)

لاستخدامها وشيوعها في بلادنا العربية.



5,5. تصميم الرصفة المرنة حسب نظام (AASHTO) :-

5,5,1 العناصر التي يعتمد عليها التصميم: -

1. الأحمال التصميمية (Design Loads).
2. الحمل المكافئ لمحور مفرد (Equivalent Single Axle Load (ESAL)).
3. معامل حمل المحور المكافئ (Axle Load Factor (LF)).
4. فرق مستوى الخدمة للطريق (Serviceability Loss ( $\Delta$ PSI)).
5. الرقم الإنشائي (Structure Number (SN)).
6. معاملات الطبقات (Structure Layers Coefficients (a1, a2, a3)).
7. معاملات تصريف المياه (water Drainage Coefficient (m2, m3)).
8. معامل درجة الثقة (Reliability (R)).
9. طريقة التحمل النسبي لكاليفورنيا (CBR).
10. معامل المرونة (Resilient Modulus (MR)).

يتم التصميم حسب الخطوات التالية:-

1) حساب الحمل المكافئ لمحور مفرد (Equivalent Single Axle Load (ESAL)):-

The Equivalent Single Axle Load cabaret ermined using equation:

$$\text{Equivalent Single Axle Loads} = \text{ESALs} = \text{AADT} \cdot \text{GF} \cdot \text{T} \cdot \text{A} \cdot \text{LF} \cdot 365$$

Where:

ESALs= number of repetitions of single axle load 18 KiB (18000 id) (80KN).

ADDT= average annual daily traffic for all axes.

GF= growth factor in traffic volume.

T= percent of trucks in design lane.

A= percent of axle load.

LF= axle load factor

LF is determine using Table (3-5), GF is determine using Table (2-5), T is determine using Table (1-5).

يتم اختيار معامل T من الجدول التالي :

جدول 1-5: قيمة معامل T.

Percentage Truck in Design Lane (%) نسبة مركبات النقل في الحارة التصميمية	Number of Traffic Lanes (Two Directions) عدد حارات الطريق ( في الاتجاهين )
50	2
45 (35-48)	4
25-48) 40	6 or more

ونظرا لأن المشروع يتكون من مسرب في كل اتجاه فإن قيمة المعامل للمشروع هي 50.

أما قيمة growth factor (Gf) فيتم الحصول عليه من الجدول التالي:-

جدول 2-5: قيمة معامل GF.

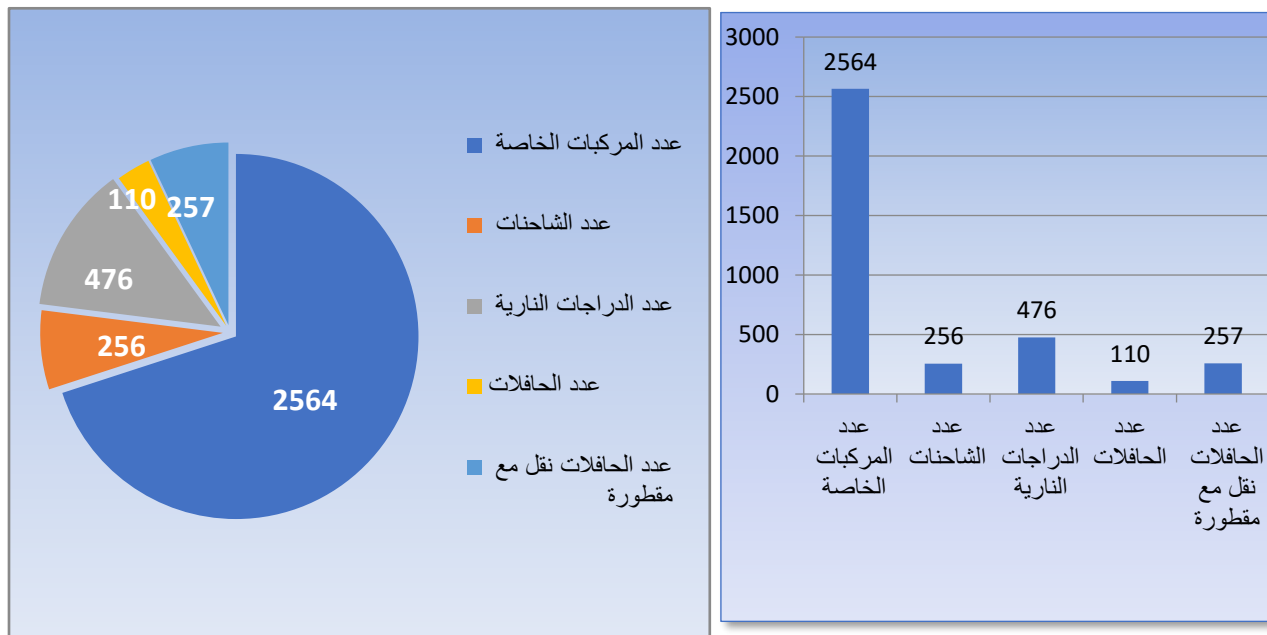
Design period years	Annual Growth Rate (%)							
	No. growth	2	4	5	6	7	8	10
1	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0
2	2.0	2.02	2.04	2.05	2.06	2.07	2.08	2.10
3	3.0	3.06	3.12	3.15	3.18	3.21	3.25	3.31
4	4.0	4.12	4.25	4.31	4.37	4.44	4.51	4.64
5	5.0	5.20	5.42	5.53	5.64	5.75	5.87	6.11
6	6.0	6.31	6.63	6.80	6.98	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
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	28.21	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
<b>20</b>	<b>20.0</b>	<b>24.30</b>	<b>29.78</b>	<b>33.06</b>	<b>36.79</b>	<b>41.00</b>	<b>45.76</b>	<b>57.28</b>
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 مستقبليلا, وتوقع نسبة الزيادة السنوية 5% فتكون قيمة  $Gf = 33.06$ .

✓ أما بالنسبة للحجم المروري AADT العدد المروري على طريق ( 66-حوض الكرينعه) وهو الشارع المراد تصميمه .

✓ معدل المرور اليومي للشارع 3663 مركبة/يوم.



رسم توضيحي 0.5: توزيع المركبات حسب النوع.

(2) معامل حمل المحور المكافئ (Axle Load Factor (LF))، يتم اختيار معامل LF من الجدول التالي :-

يبين الجدول بعض من قيم الاحمال المكافئة ، حيث يعتمد معامل المكافئ للأحمال على عدة عوامل كما هو في الجدول

Axle Type (lbs.)	Axle Load		Load Equivalency Factor (from AASHTO, 1993)
	(ken)	(lbs.)	Flexible
Single Axle	8.9	2000	0.0003
	17.80	4000	0.002
	31.15	7000	0.0195
	62.3	14000	0.399
	80.0	18000	1.000
	89.0	20000	1.4
Tandem axle	97.8	22000	0.18
	105.8	24000	0.26
	111.2	25000	0.308
	115.6	26000	0.354
	120	27000	0.425
	124.5	28000	.0495

وقد تم تحديد المعامل المكافئ للأحمال كما يلي:

**Load Equivalency Factor for CARS (FL (car)) = 0.0003 (Single Axle)**

**Load Equivalency Factor for BUSSES (FL (bus)) = 0.0195 (Single Axle)**

**Load Equivalency Factor for TRUCKS (FL (truck)) = 0.26 (Tandem Axle)**

**Load Equivalency Factor for TRUCKS TROLLEYS (FL (TRUCKS TROLLEYS)) = 0.425 (Tandem Axle)**

وبالتالي فإن قيمة الحمل المكافئ لمحور مفرد (ESALs):-

$$ESAL = AADT \times GF \times T \times A \times LF \times 365$$

$$ESAL(CAR)=2564 \times 33.06 \times 0.50 \times 2 \times 0.0003 \times 365 = 9281.86$$

$$ESAL (BUS) = 220 \times 33.06 \times 0.50 \times 2 \times 0.0195 \times 365 = 51767$$

$$ESAL (TRUCKS) = 1055 \times 33.06 \times 0.50 \times 2 \times 0.260 \times 365 = 2007932.16$$

$$ESAL (TRUCKSTROLLEYS) = 1666 \times 33.06 \times 0.50 \times 4 \times 0.425 \times 365 = 17087937.1$$

$$ESAL TOTA = 19.157 * 10^6$$

(3) معاملات تصريف المياه (( water Drainage Coefficient (m2, m3 )) :-

وهي تعكس مقدرة طبقتي الأساس والأساس المساعد على تصريف الامطار ويتم تقديرها على اساس

سرعة تصريف المياه من الطبقة والجدول التالي يبين قيم هذه المعاملات :

جدول 4-5: قيمة معامل تصريف المياه.

مناطق زراعية Agricultural Region	مناطق صحراوية Desert Region	كفاءة التصريف Drainage Coefficient
1.00	1.15-1.25	جيدة GOOD
0.60	1.05-0.80	ضعيفة POOR

حيث ستكون قيمة M2, M3 تساوي 1.0

<sup>2</sup> AASHTO (American Association of State Highway and Transportation Officials)

#### 4) فرق مستوى الخدمة للطريق (Serviceability Loss ( $\Delta$ PSI)).

هو عبارة عن الفرق بين مستوى الخدمة الابتدائي (Initial PSI) ومستوى الخدمة النهائي (FINAL PSI).

- Initial PSI = 4 – 4.5
- Final PSI = 2
- $\Delta$ PSI = Initial PSI – Final PSI = 4-2=2,  $\Delta$ PSI = 2

#### 5) معامل درجة الثقة (Reliability (R)) :-

يقصد بدرجة الثقة أو الاعتمادية إدخال درجة من التأكيد فى عملية التصميم لضمان أن خيارات التصميم يمكنها الاستمرار طوال العمر التصميمي للرصف ، ولأى مستوى معين من درجة الثقة (R)، والجدول التالي يعطى القيم المقترحة لدرجة الثقة (R) :-

الجدول (5-5) قيمة معامل درجة الثقة (Reliability (R)) :-

القيم المقترحة لدرجة الثقة (R)		تصنيف الطريق
طريق ريفي RURAL	طريق حضري URBAN	Type OF Road
99.9-80	99.9-85	طريق سريع Expressway
95-75	90-80	طريق رئيسي Major
95-75	95-80	طريق تجميعي Collector
80-50	80-50	طرق محلية زراعية Local

وسوف نختار قيمة معامل درجة الثقة 95 كما هو موضح في الجدول .

• يتم اخذ قيمة الانحراف المعياري الكلي (So) طبقا للاشتتو من 0.3-0.5 ، وسنعمد في

المشروع قيمة 0.35 .

## 6) طريقة التحمل النسبي لكاليفورنيا (CBR) :-

تجربة مخبرية لقياس الضغط اللازم لغرز إبرة ذات قطر معين وبسرعة تحميل معينة في عينة من التربة عند قيم محددة للمحتوى المائي والكثافة ومقارنتها مع نتائج اختبار تربة قياسية. وتهدف إلى تحديد قوة تحمل التربة الأساسية وطبقة أساس الطرق والمطارات .

- المشروع يحتوي تربة تحت اساس فقد تم عمل فحص (CBR) في مختبر رام الله الهنسي وكانت قيمة (CBR) حسب الفحوصات تساوي 14.1%.

جدول 5-5: قيمة تحمل معامل كلفورنيا.

نظام أستو (AASHTO)	النظام الموحد (USC)	مجال الاستخدام	تصنيف المواد	نسبة التحمل CBR
A5, A6, A7	OH, CH, MH, OL	القاعدة الترابية	ضعيفة جداً	0-3
A4, A5, A6, A7	OH, CH, MH, OL	القاعدة الترابية	ضعيفة	3 – 7
A2, A4, A6, A7	OH, CH, MH, OL	تحت الأساس	مقبولة	7 – 20
A1b, A2 – 5, A3, A2-6	GM, GC, SW, SM, SP, GP	أساس و تحت الأساس	جيدة	20-50
A1a, A2-4, A3	GW, GM	أساس	ممتازة	أكبر من 50

- وعليه فإن التربة التي تم فحصها هي مقبولة وتتراوح بين (A2) وعن طريق فحص حدود اتربرغ يتم تحديد نوع التربة.

## 7) معامل المرونة (Resilient Modulus (MR)).

تستخدم الطريقة المطورة معامل المرونة (Modulus(MR) Resilient) بدلاً من مقياس التربة الحاملة (Soil Support Value) حيث يتم تحديد قيمة معامل المرونة عن طريق إجراء التجارب المعملية المناسبة لكل طبقة وحسب نوع المواد المستخدمة في هذه الطبقات، وعموماً في حالة عدم إجراء مثل هذه التجارب يمكن تقدير معامل المرونة بناءً على نتائج اختبار نسبة تحمل كاليفورنيا (CBR) .

يتم حساب معامل المرونة من بعض المعادلات حسب قيمة (CBR) حيث انه :-

- a)  $MR (Ib/in^2) = 1500 * CBR$  (IF CBR of 10 or less)
- b)  $MR (Ib/in^2) = 1000 + 555 R$  value (for  $R \leq 20$ )
- c)  $Mr (kN/m^2) = 220 CBR$  (for fine-grain soil with soaked CBR of 10 or less)
- d)  $Mr (kN/m^2) = 145 + 80.4 R$  (for  $R \leq 20$ )

فبالنسبة لترية الارض فان قيمة (CBR) تساوي (98.5%) وعليه قيمة معامل المرونة يساوي:

$$MR (\text{subgrade}) = 1500 \times CBR$$

$$MR (\text{subgrade}) = 1500 \times 14.1\% = 11820 = 11.82 * 10^3 \text{ Psi}$$

• بعد هذه النتيجة تبين ان نوع التربة ضعيفة وبحاجة الى استبدال.

وايضا عن طريق فحص حدود اتربرغ:

حدود اتربرغ: تعتبر حدود اتربرغ والتي تشمل حد اللدونة، وحد السيولة وحد الانكماش، مقياسا أساسيا للمحتويات الرطوبية (المائية) المهمة والخاصة بالتربة ذات الحبيبات الدقيقة. عندما تزداد المحتويات الرطوبية في التربة الطينية، فإنه يطرأ تغيرات جلية وبارزة لقوامها وسلوكها. تصنف التربة إلى 4 حالات مختلفة اعتمادا على المحتوى الرطوبي (المائي) لها إلى: صلبة، وشبه صلبة، ولدنة، وسائلة، ويقاس التدرج الحبيبي لجزء التربة المار من المنخل رقم (200).

حد السيولة (Liquid limit): هو الحد الفاصل بين الحالة السائلة والحالة اللدنة.

حد اللدونة (Plastic limit): هو الحد الفاصل بين الحالة اللدنة والحالة شبه الصلبة.

حد الانكماش (Shrinkage Limit): هو الحد الفاصل بين الحالة شبه الصلبة والحالة الصلبة.

مؤشر اللدونة (Plasticity Index): ويكون عن طريق الفرق بين حد السيولة وحد اللدونة.



حسب الفحوصات التي تمت لاحظ هذا :

- Wt. of Dru Sample = 1375 gm
- Wt. of Washed Sample = 628 gm

جدول 5-6: قيمة المار والمنتقي على منخل رقم 200.

# Sieve	Ret.(gm)	% Ret.	% pass.	Project Specification
No.200	624	38.50	61.50	---
Pan				

Test No.	1	2	3	4	5
Type of test	L.L	L.L	L.L	P. L	45 2+69+P. L
No of Blows (L.L Test)	12	21	31	--	--
Weight of Wet Soil + Can (gm)	37.03	35.91	38.77	29.62	29.63
Weight of Dry Soil + Can (gm)	29.58	28.34	32.10	26.75	26.29
Whiteface (gm)	18.22	16.59	21.67	20.94	19.55
Weight of Moisture (gm)	7.45	7.57	6.67	2.87	3.34
Weight of Dry Soil (gm)	11.36	11.75	10.43	5.81	6.74
Moisture Content (%)	65.56	64.43	63.95	49.40	49.55
AV.	64.65			49.48	

جدول 5-7: حساب حد السيولة واللدونة.

Parameter	Unit	Result	Project Specification
(Liquid limit) (L.L)	%	54.60	---
(Plastic limit) (P.L)	%	30.39	---
Plasticity Index (P.I)	%	24.1	---

ومن ثم يتم مقارنة هذه القيم مع جدول الاشتو لتصنيف التربة ونصائح المواصفات حسب نوع التربة كما هو موضح في الجدول التالي :

جدول 7-5: تصنيف التربة حسب نظام AASHTO.

AASHTO Soil Classification System (from AASHTO M 145 or ASTM D3282)											
General Classification	Granular Materials (35% or less passing the 0.075 mm sieve)							Silt-Clay Materials (>35% passing the 0.075 mm sieve)			
Group Classification	A-1		A-3	A-2				A-4	A-5	A-6	A-7
	A-1-a	A-1-b		A-2-4	A-2-5	A-2-6	A-2-7				A-7-5
Sieve Analysis, % passing											
2.00 mm (No. 10)	50 maxes	...	...	...	...	...	...	...	...	...	...
0.425 (No. 40)	30maxes	50 maxes	51 min	...	...	...	...	...	...	...	...
0.075 (No. 200)	15maxes	25 maxes	10 maxes	35 maxes	35 maxes	35 maxes	35 maxes	36 min	36 min	36 min	36 min
Characteristics of fraction passing 0.425 mm (No. 40)											
Liquid Limit	...	...	40 maxes	41 min	40 maxes	41 min	40 maxes	41 min	40 maxes	41 min	41 min
Plasticity Index	6 maxes	N.P.	10 maxes	10 maxes	11 min	11 min	10 maxes	10 maxes	11 min	11 min	11 min <sup>1</sup>
Usual types of significant constituent materials	stone fragments, gravel and sand		fine sand	silty or clayey gravel and sand				silty soils		clayey soils	
General rating as a subgrade	excellent to good							fair to poor			

تصنيف التربة: هو من نوع الضعيف (A7).

حسب مواصفات الأشتو وحسب الملاحظة آخر الجدول فإن تصنيف التربة هو (A7)، وهو يعني أنها تربة طينية وموصفتها رديئة.

#### والتوصيات :

من الواضح ان جميع العينات التي تم اخدها تظهر طبقة من التربة الطينية، لذلك نقترح وجود طبقة استبدال ماتحت الأساس (Subbase) بسماكة معينة ويكون (C.B.R) لها 30% ووجود طبقة أساس (Base Course) وتكون قيمة (C.B.R) لها 100%.

#### 8) معاملات الطبقات (Structure Layers Coefficients (a1, a2, a3)).

وهو عبارة عن العلاقة بين الرقم الإنشائي وسمك الطبقة بالبوصة وهي تعتمد على أنواع مواد طبقات الرصف المختلفة .

(a1): رمز على طبقة السطح (Wearing Surface).

(a2): رمز على طبقة السطح (Base).

(a3): رمز على طبقة السطح (Sub Base).

- وهو يمثل القدرة النسبية للمادة المستخدمة في كل طبقة من طبقات الرصف .
- بناء على ما سبق سيتم اعتماد قيمة (MR) لكل من الطبقة السطحية ( $2.5 \cdot 10^5 \text{PSI}$ ) ، ولطبقة الاساس ( $3.2 \cdot 10^3 \text{PSI}$ ) ، ولطبقة الارض الطبيعيّة (Subgrade) ( $14.80 \cdot 10^3 \text{PSI}$ ) كما هو مبين في الاشكال التالية .
- وعليه حسب المواصفات فإن قيم ( CBR ) لكل من طبقة الاساس (100%)، ولطبقة (Subgrade) (30%) ، كما هو موضح في الاشكال التالية .

الجدول التالي يبين معامل المرونة لطبقة الاسفلت ومعامل قوة الطبقة :

جدول 8-5: Surface Layer Coefficient

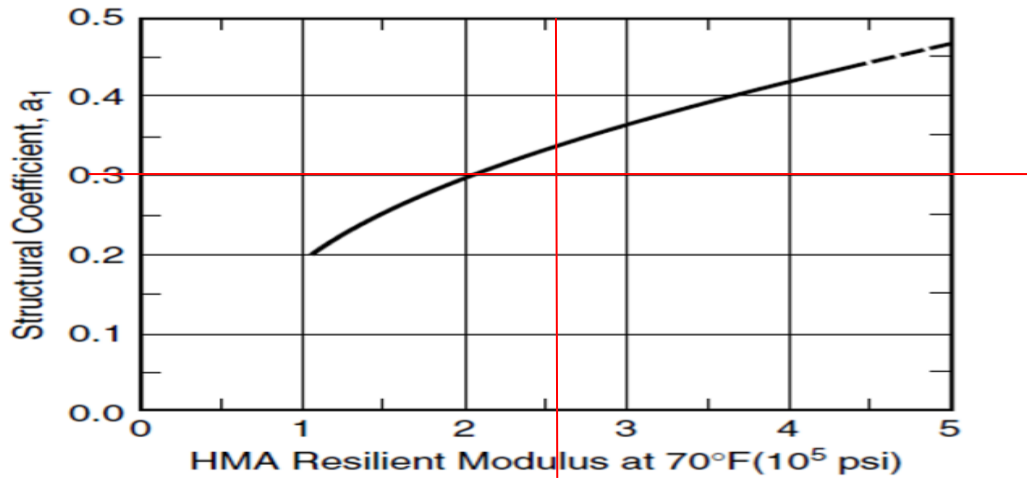
التماسك Hveem	معامل قوة الطبقة الأسفلتية	ثبات مارشال (رطل)	معامل المرونة (رطل / بوصة 2 )
80	0.22	500	125.000
95	0.25	750	150000
120	0.30	975	200000
130	0.33	1200	250000
155	0.36	1400	300000
175	0.39	1600	350000
190	0.42	1900	400000

تم اختيار معامل المرونة 250000 ، لذلك قيمة معامل قوة الطبقة يساوي 0.33 ، ويمكن استخراج قيمة معامل قوة الطبقة الاسفلتية من الشكل التالي ( 5-8 ) .

حيث يمكن الحصول علي قيم كل من (a1, a2, a3) من خلال العلاقات التالية :

(1) قيمة (a1) :

من الشكل التالي يمكن الحصول على القيمة :

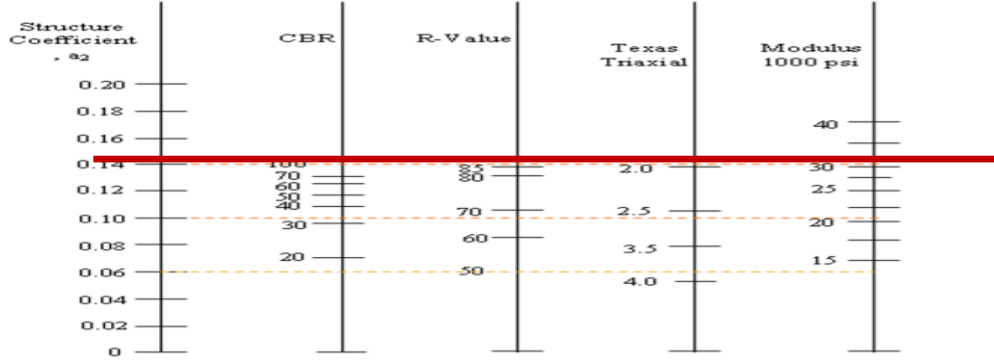


رسم توضيحي 8.0: surface layer confining

- وبناء على ما سبق فإن القيمة  $a_1=0.33$ .

### (2) قيمة $(a_2)$ :

من الشكل التالي يمكن الحصول على القيمة:

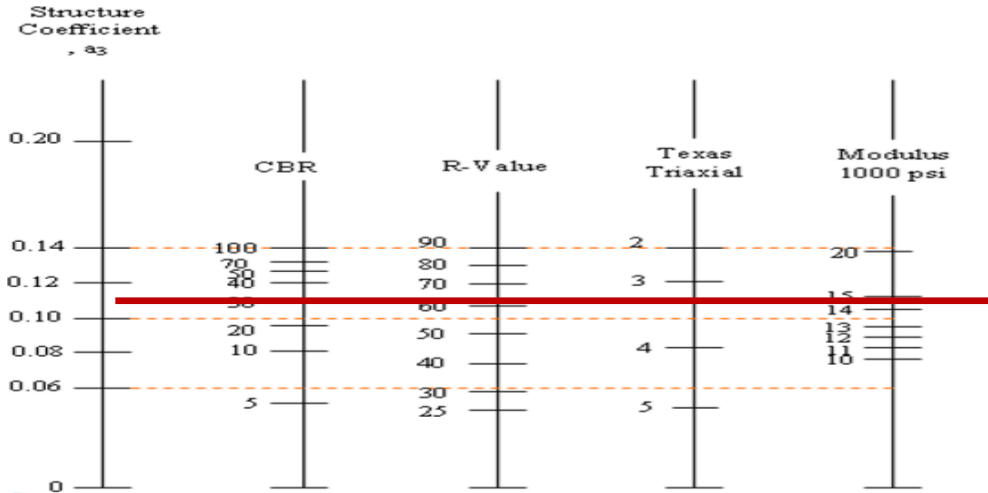


رسم توضيحي 9.0 : Base Layer Coefficient

- وبناء على ما سبق فإن القيمة  $a_2=0.14$ .

### (3) قيمة $(a_3)$ :

من الشكل التالي يمكن الحصول على القيمة :



رسم توضيحي 10.0 : Base Course Layer Coefficient

- وبناء على ما سبق فإن القيمة  $a_3=0.11$ .

### 3.(Structure Number (SN) الرقم الإنشائي (9)

هو رقم يعبر عن صلابة الرصف وهو رقم دليلي ناتج من تحليل المرور وتربة التأسيس والمعامل البيئي ، يمكن ايجاد قيمة الرقم الإنشائي عن طريق المعادلة التالية او عن طريق استخدام الشكل (5-8) في تعيين الرقم الإنشائي .

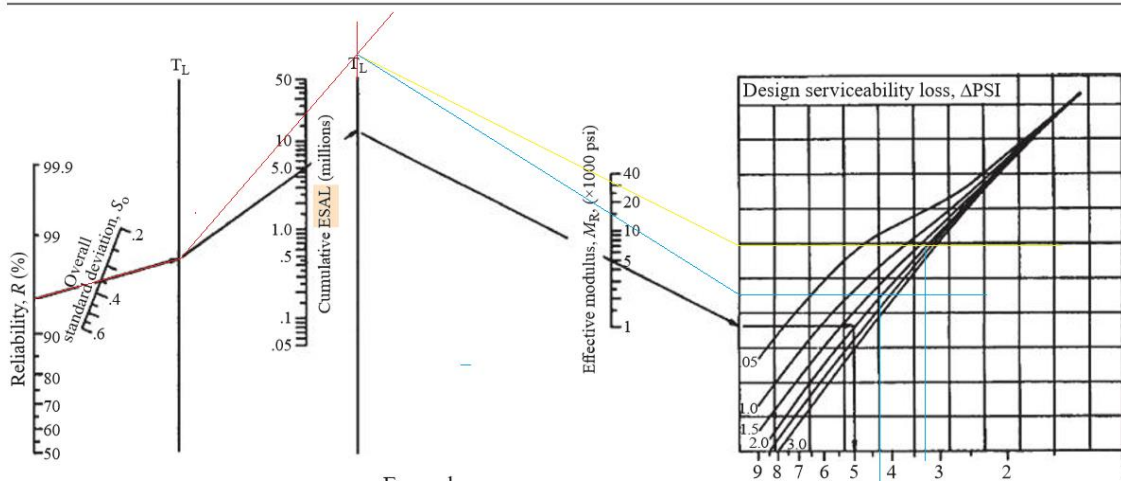
المعادلة :

$$\log_{10}W_{18} = Z_R S_o + 9.36 \log_{10} (SN + 1) - 0.20 + \frac{\log_{10}[\Delta PSI / (4.2 - 1.5)]}{0.40 + [1094 / (SN + 1)^{5.19}]} + 2.32 \log_{10} M_r - 8.07$$

بعد حساب قيمة (SN) للأسفلت كانت (0.71864) كما هو موضح بمعادلة الاكسل المرفقة :-

R	0.95								
SO	0.35								
ESAL TOTA	6096650.389	LOG10(B3)	=	B1*B2	9.36*LOG10(B6+1)	-0.2	LOG10(B4/2.5)/(0.4+(1094/B6+1)^5.19)	2.32*LOG10(B5)	-8.07
ΔPSI	2	6.78509129	=	0.03325	3.014036425	-0.2	-2.65695E-17	12.00853172	-8.07
MR	250000								
sn	0.71864	يفرض قيمة SN ومن ثم مقارنة طرفي البساري لحين التساوي تكون هي قيمة SN							
6.785091291	6.785083659E+00	7.632E-06							

او عن طريق الشكل التالي :-



رسم توضيحي 11.0: طريقة تعيين الرقم الإنشائي.

<sup>3</sup> AASHTO (American Association of State Highway and Transportation Officials)

من خلال الشكل (5-11) نحصل على قيمة (SN2) تساوي (3.2) ، وقيمة (SN3) تساوي (4.4) .

بعد جمع جميع المعطيات التي من خلالها نحصل على الرقم الانشائي وهي :

- a. Reliability (R) = 95%
- b. Overall standard deviation  $S_0 = 0.35$
- c. ESAL TOTL =  $19.16 * 10^6$
- d.  $\Delta PSI = 2$
- e.  $MR_1 = 2.5 * 10^5$  Psi
- f.  $MR_2 = 32 * 10^3$  Psi
- g.  $MR_3 = 14.8 * 10^3$  Psi
- h.  $SN_1 = 0.72$
- i.  $SN_2 = 3.2$
- j.  $SN_3 = 4.4$

• من المعادلات التالية نستنتج سماكة كل من الطبقات الثلاث :

$$SN_3 = a_1 d_1 + a_2 d_2 m_2 + a_3 d_3 m_3$$

$$SN_2 = a_1 d_1 + a_2 d_2 m_2$$

$$SN_1 = a_1 d_1$$

Where:

$d_1$  = Asphaltic concrete thickness.

$d_2$  = Base Course thickness.

$d_3$  = Subbase thickness.

$SN_1$  = Structural Number for Asphaltic concrete layer.

$SN_2$  = Structural Number for Base Course.

$SN_3$  = Structural Number for Subbase.

$$SN1 = a1 * d1$$

$$0.72 = 0.33 * d1$$

$$D1 = 2.18in = 5.54 cm = 6 cm$$

$$SN2 = a1 d1 + a2 d2 m2$$

$$3.2 = 0.72 + 0.14 * 1 * d2 =$$

$$D2 = 17.71in = 44.99 cm = 45 cm$$

\*\*\*

$$SN3 = a1 d1 + a2 d2 m2 + a3 d3 m3$$

$$4.4 = 0.72 + 0.14 * 1 * 14.21 + 0.11 * 1 * d3 =$$

$$D3 = 10.91in = 27.71 cm = 30 cm$$

وعليه يتم تقريب السماكات الى اقرب رقم في الزيادة بحيث يتناسب مع المواصفات ، وبعد الاطلاع على بعض مشاريع الطرق ينصح سماكة الطبقات كما هو في الجدول التالي :

جدول 5-9: سماكة رصفات المشروع.

Layers thickness (سم) سماكة الطبقات (cm)	الرصفة (pavement)
6 CM	طبقة الاسفلت (ASPHALT LAYER)
45 CM	طبقة الباسكورس (BASECOURS LAYER)
30 CM	طبقة ما تحت الاساس (SUB BASECOURS LAYER)

- يتم رصف طبقة الاسفلت على مرحلة بسماكة 6 سم حسب المواصفات .
- يتم فرد ودمك طبقة الاساس على طبقتين بحيث سماكة كل طبقة 22 سم حسب المواصفات .
- يتم فرد ودمك طبقة ما تحت الاساس على طبقتين بحيث سماكة كل طبقة 15 سم حسب المواصفات



## الفصل السادس :إشارات المرور

1-6 مقدمة

2-6 أهداف الشارات المرورية.

3-6 أنواع عالقات المرور.

4-6 أنواع اشارات المرور.

5-6 إشارات الموسومة على سطح الطريق.

## 1-6 مقدمة :

تعتبر اشارات المرور الساس الذي يتم من خالله ضبط حركة المركبات والمشاة على الطريق لضمان عمل الطريق حسب تصميمه ولضمان الأمان عليه ، وتعتبر أيضا الحكم في المخالفات المرورية بين السائق وضابط الشرطة ، ويتم من خلالها تحديد الولويات والتجاهات والمسارب ، ويمكن أن تكون عالمت أو رسومات أو كتابات.

## 2-6 أهداف الشارات المرورية:

- (1) تحديد المسارب وتقسيمها.
- (2) ارشاد التجاهات عند التقاطعات حيث يتم وضع اشارات تبين اسم المناطق في كل اتجاه.
- (3) منع التجاوز في المناطق الخطرة.
- (4) منع الوقوف في المناطق التي ال يجوز فيها ذلك.
- (5) تحديد أماكن عبور المشاة.
- (6) تحديد أولوية المرور على التقاطعات.
- (7) تحديد مواقف السيارات.
- (8) تعيين التجاهات بالأسهم لتحديد الأماكن التي يتجه إليها السائق.

## 3-6 أنواع عالمت المرور :

❖ الخطوط: حيث يتم رسمها على سطح الطريق ، وإما أن تكون متصلة أو متقطعة وإما بيضاء أو صفراء ، وتستخدم في تحديد المارب وتحديد المناطق التي يمكن التجاوز فيها وكذلك مناطق الوقوف وغيرها.

❖ الكلمات.

❖ الألسهم.

❖ المواد العاكسة: تستخدم لتحديد حدود الطريق والمناطق الخطرة ليال (مثل عواكس عين القط التي توضع على جوانب الطريق وبين الحارات).

#### 6-4 أنواع اشارات المرور:

يتم وضع اشارات المرور على جوانب الطريق بحيث يتم رؤيتها بشكل واضح للسائق والمشاة ايضا ، ويجب أن تكون الإشارة ذات أبعاد معقولة وتباين في اللون وذات خلفية عاكسة حتى تتم رؤيتها بوضوح ليال ، وذات شكل يتناسب مع الهدف الذي وضعت لأجله.

وتتلخص أنواع الأشارات تحت التصنيف التالي:

#### ▪ إشارات التحذير:

وتكون مثلثية الشكل ذات حدود حمراء اللون.

#### ▪ إشارات الأوامر:

وتكون اما دائرية أو سداسية الشكل مثل اشارة قف.

#### ▪ إشارات المنع:

وتكون مستديرة الشكل

#### ▪ إشارات الطوارئ

توضع إشارات مؤقتة عند وقوع حوادث أو تعطل سيارات أو وجود ضباب وهذه الإشارات تكون متقلبة ويؤمن لها إضاءة كافية من بطاريات خاصة

#### ▪ الإشارات الإرشادية:

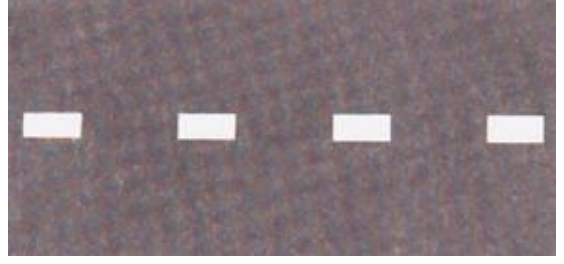
تستخدم الإشارات الإرشادية بصفة أساسية من أجل إرشاد وتوجيه السائقين وكافة مستخدمي الطرق على طول الشوارع والطرق إلى المدن والقرى والشوارع وغيرها من المقاصد الهامة والضرورية ، وإحاطتهم بالتقاطعات وتحديد المسافات والتجاهات والأماكن ذات الأهمية الجغرافية والجيولوجية والتاريخية والدينية والمرافق والخدمات على الطرق، وبشكل عام فان هذه الإشارات تساعد السائقين على طول الطريق بسلك اقصر الطرق للوصول لمقاصدهم .وفيما يلي مجموعة الإشارات التي ستستخدم في المشروع وداللتها والمسافة التي يجب أن توضع عندها:



قف! وأعطى حق الأولوية لحركة السير في الطريق القاطعة أمامك. إذا كانت الشاخصة في الجهة اليسرى للشارع فتسري فقط على من يعتزم الستدارة إلى اليسار أو من يعتزم الستدارة إلى اليسار للسير في الاتجاه المعاكس. بالنسبة لكل مكان قيمت قبله أ الشاخصة سوا قيمت في الطريق أ أو فوقها في الجانب الأيمن أو اليسر أو على جانبي الطريق أو فوقها.

شكل رقم (1-6) صورة توضح اشكال اشرات المرور الإرشادية

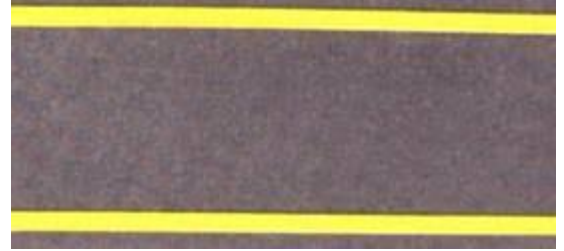
إنتبه مطبات	إنتبه منعطف يمين	الالتفاف على اليسار	إنتبه منعطف أولهما يمين	إنتبه مقطع سكة حديد غير مخفوف	إنتبه ممر للمشاة	ممنوع الوقوف	إنتبه منطقة سير على خطين	ممنوع مرور السيارات التي يزيد عرضها عن 2.5 م	مركز للصليب الأحمر
إنتبه اشغال	وجهة السير إلى اليسار	إنتبه منحدر خطر	إنتبه ممر للدراجات	ممنوع التجاوز لجميع المركبات	طريق مقطوع	إنتبه اولاد او مدرسة	ممنوع الالتفاف إلى اليسار	ممنوع مرور الشاحنات التي يتزيد طولها عن 3.5 م	الالتفاف على اليمين
ممنوع مرور للدراجات	ممنوع مرور المشاة	نهاية اوتستراد	إنتبه منعطف يسار	السرعة القصوى 80 كم في الساعة	ممنوع الترميز	وجهة سير مستديرة	ممنوع الوقوف	ممنوع مرور الشاحنات التي تزيد حمولتها عن 7طن	إنتبه طريق ضيق
ممنوع المرور	اتجاه اختياري يمين ويسار	إنتبه مخاطر متعددة	إنتبه تقاطع	إنتبه طريق وعرة	إنتبه مقطع سكة حديد مخفوف	طريق للمشاة والدراجات فقط	ممنوع التجاوز للشاحنات	ممنوع مرور شاحنات نقل ثقل قامة	اوتستراد



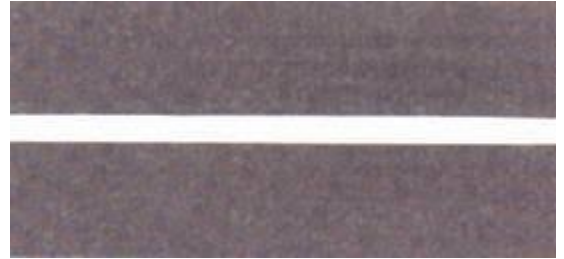
خط متقطع : خط محور الشارع أو خط مسلك - على من يسوق مركبة أو حيوان أن يسوق مركبته أو الحيوان في المسلك الأيمن الأقصى وال يجوز له عبور الخط بجسم المركبة أو بقسيم منه إلا من اجل التجاوز أو من اجل تنفيذ أمر قانوني آخر مع المحافظة على أحكام أي تشريع - إذا وسمت في كل جانب من جانبي المسلك خطوط متقطعة متوازية ال تزيد المسافة بينها على 10سم ، فيجوز استعمال المسلك باتجاه السير كما يظهر في الشاخصة هـ-11 الموجودة فوق المسلك



أسهم للسير في المفترق : يجوز عبور المفترق من المسلك الموسوم بالسهم فقط باتجاه السهم . إذا كان السهم باللون الأصفر فيسري على المركبة العمومية فقط



خط حدود : يشير الخط إلى حافة الشارع في المكان التي ال توجد فيه أحجار حافة . على سائق المركبة الميكانيكية أن يسوق مركبته على الجانب الأيسر للخط وال يجوز له العبور إلى يمين الخط إل من اجل منع وقوع حادث أو منع عرقلة لحركة السير عندما يسير بسرعة بطيئة أو من اجل المحافظة على أحكام أي تشريع كان



خط فاصل متواصل : إذا وسم الشارع بخط فاصل متواصل فعلى السائق أن يسوق مركبته أو يقود الحيوان على الجانب الأيمن للخط وال يجوز له عبور الخط بجسم المركبة أو بقسيم منه وال يتوقف في الطريق التي بجانبه بما في ذلك أطراف قانوني . الطريق إل من اجل تنفيذ أم أن يخلي الطريق للمركبات ويقود على من يقود حيوانا . الحيوان على طرف الطريق إذا كان ذلك ممكنا.

## الفصل السابع: النتائج والتوصيات .

1,6 المقدمة.

2,6 النتائج.

3,6 التوصيات.

## المقدمة :-

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.

## 2,6 النتائج :-

بعد القيام بعملية الرصد الكاملة وعمل تصميم لهذا الطريق فقد تم التوصل الى مجموعة من النتائج، أهمها:

1. تنفيذ هذا الطريق هام في حوض الكرينعة والأحواض المحيطة وذلك لتلبية الحركة السكانية التوسعية و التجارية المتزايدة لمنطقة الطيرة.

2. مراعاة افضل سبل تصميم لطريق بحيث يكون متكامل من حيث المواصفات وإقتصادي قدر الإمكان ويعرض كامل 14 متر و منها 8 اسفلت .

3. كانت النتيجة تصميم الهندسي هي اعتمادالسرعة تصميمية 50 كم/ساعة.

4. كانت نتائج الطبقات الثلاث بعد القيام بكافة الحسابات اللازمة كما يلي:-

- طبقة الأسفت : 6 سم
- طبقة: Base Course 45 سم
- طبقة: Sub Base Course 30 سم

5. تم عمل التصميم على برنامج الـ (Civil 3D)، تم اخراج النتائج على المخططات المرفقة، وكانت الكميات كما يلي

الجدول (1-6) الكميات والكلفة التقديرية . ( 4 ) :

Item	Description	Unit	Quantity	Price from the one unit(dollar)	Price
1	Bill No. 1 - Excavation and Earthworks				
1.1	Excavation and Earthworks	Cu m	111714.48	3	335143.44
1.2	Embankment Construction	Cu m	1205.26	3	3615.78
2	Bill No. 2 - Sub-Base and Base Course				
2.1	Sub-Base	Cu m	5465.02	6.5	35522.63
2.2	Base Course	Sq. m	17645.24	6.5	114694.06
3	Asphalt Works				
3.1	Prime coat MC	Sq. m	810.34	1.2	972.408
3.2	Asphalt Wearing Course	Sq. m	810.34	8.8	7131
4	Road Signs	Number	18	70	1260
5	Continuous or intermittent lines in white and yellow width 15 cm.	L.m	5500	0.8	4640
				<b>Total = 502979.3 \$</b>	

6. القيمة التقديرية للمشروع هي (502979.3) دولار .

7. تم اختيار مسار المشروع بناء على المخطط الهيكلي ومخططات التسوية الفلسطينية لمدينة رام الله.

8. تم ارفاق الجداول المفصلة للكميات في الملحقات .



## 3, 6 التوصيات: -

1. يتم رصف طبقة الاسفلت على مرحله واحدة بسماكة 6 سم .
2. يتم فرد ودمك طبقة الأساس على طبقتين بحيث 22 سم لكل طبقة حسب المواصفات وذلك لجمع التماسك اكبر والحصول على مقاومه اعلى.
3. يتم فرد ودمك طبقة ما تحت الأساس على طبقتين بحيث 15سم لكل طبقة حسب المواصفات .
4. يجب رش مادة (Prime coat MC) على الطبقة الاخيرة قبل وضع الاسفلت لينتج تماسك جيد.
5. يمنع سير المركبات على طبقة الاسفلت قبل مرور 24 ساعة من وقت فردها لكي لا تنهار هذه الطبقة.
6. الاستفادة من كمية الحفر الناتجه بما انه تربة زراعيه بيعها وجمع مردود مالي .
7. حث الجامعة على التواصل الدائم مع المؤسسات الحكومية والغير حكومية للراقي بالمستوى العام للخريجين وللحصول على مشاريع مناسبة.
8. دعوة الجامعة لعمل دورات تدريبية للطلبة للوصول الى مستوى أعلى وخاصة من الناحية التكنولوجية والبرامج الحديثة.
9. الحرص على وجود مشاريع مشتركة ما بين الاقسام المختلفة في كلية الهندسة للوصول الى التكامل المناسب.
10. السعي من قبل البلدية للحصول على الدعم المناسب وتنفيذ هذا المشروع لما له اهمية على الصعيد العمراني و التجاري للمنطقة .

## المصادر والمراجع:

- 1- روعي الشريف، البسيط في تصميم وإنشاء الطرق، عمان، 1981.
- 2- د. فتحي و راضي، المساحة والخرائط ، بيروت، 1998.
- 3- وزارة الحكم المحلي، دليل تخطيط الطرق والمواصلات في المناطق الحضرية، فلسطين، 2013.
- 4- يوسف صيام، المساحة وتخطيط المنحنيات، دارمجدلاوي للنشر، عمان، الأردن، 1998.
- 5- بلدية رام الله.
- 6- مكتبة جامعة بولتكناك فيلستين.
- 7- وزارة النقل والمواصلات، دليل معايير السلامة على الطرق في فلسطين، الناشر للدعاية والإعلان، فلسطين، 2013.
- 8- موقع دائرة الإحصاء الفلسطينية، وموقع دائرة الأرصاد الجوية الفلسطينية.
- 9- الأهلية لتعليم السياقة، التؤوريا، الخليل، فلسطين، 2011.
- 10- معهد الأبحاث التطبيقية - القدس (أريج)، 2006- 2009 ، قاعدة بيانات نظم المعلومات الجغرافية. بيت لحم- فلسطين.
- 11- تقنية محطاتنا لأمانة الدائمة لنظام العالمي لتحديد المواقع ( GPS ) لتنفيذ أعمال المساحية.
- 12- وزارة الحكم المحلي، دليل لتخطيط الطرق والمواصلات في المناطق الحضرية، فلسطين 2013.
- 13- دليل مدينة رام الله.
- 14- نظام (2004) AASHTO.
- 15- نظام (2011) AASHTO.



مختبر رام الله الهندسي  
Ramallah Testing Lab.  
فحص مواد ، دراسات هندسية  
ISO 17025  
ACCREDITED

### BASE COARSE COMPREHENSIVE TEST REPORT

DATE: 27/04/2021	BCC-14-21
Client:	عبد المنعم محمد ابراهيم الطوخي
Consultant:	جامعة بوليتكنك الخليل
Owner:	عبد المنعم محمد ابراهيم الطوخي
Project:	مشروع تخرج

#### SAMPLE INFORMATION BASE COARSE MATERIAL

Sample Type:	Stock Pile
Sample Method:	Field Bulk Sample Weight (70 Kg)
Sampling Location:	Project Site
Sampling Date:	21/04/2021
Received Date:	21/04/2021

Number of pages: (2)  
No changes are allowed

Test results shown in next pages



Checked By:  
Eng. Alwan / Mousa



Base Coarse Comprehensive Test

BCC-14-21

Page 1 of 6

Ramallah: Al-Bireh- Al-Sharafeh - Ahmad Orabi St.

رام الله :- البيرة - الشرفة شارع احمد عرابي

Tel: 02 241 3349 - Fax: 02 2413138 - Mob. 059 9252000 / 059 9731373

E-mail: ramallahlab@yahoo.com

### 1. INTRODUCTION:

Upon to your request on 24/03/2021 tests were carried out on one Soil material sample. The material was sampled and delivered to our laboratory by the Client.  
This report Class-04-21 is to represent the tests results.

### 2. TEST CARRIED OUT:

The following standard tests were carried out on the Soil sample:

- ASTM D4318-17, standard test method for, "Plastic Limit, Liquid Limit, plasticity Index of soils".
- Sieve analysis according to "ASTM C136/C136M-14" standard test method for sieve analysis of fine & coarse aggregate.
- Modified proctor compaction test according "ASTM D1557-12" "laboratory compaction characteristic modified effort.
- CBR According to ASTM D1883-16.
- AASHTO M 145

### 3. Summary of Tests Results

Test Type	Standard	Results	ASTM Specs. Limits
Liquid Limit (%)	ASTM D4318-17	54.60	****
Plastic Limit (%)		30.39	****
Plasticity Index (%)		24.21	****
Maximum Dry Density (g/cm <sup>3</sup> )	ASTM D1557-12e1	1.766	****
Optimum Moisture Content (%)		19.2	****
Passing Sieve # (200) (%)	ASTM C136/C136M-14	61.50	****
Sieve Analysis		Curve Attached	Table No.3
C.B.R. at 0.2" Penetration %	ASTM D1883-16	14.1	****



4. TEST RESULTS:

4.1. Plastic Limit, Liquid Limit, Plasticity Index Test Results:

Table 1: Atterberg's Limits - Test Results

No.	TESTS	RESULTS	ASTM Specs Limits
1	Liquid Limit, LL (%)	54.60	***
2	Plastic Limit, PL (%)	30.39	***
3	Plasticity Index, PI (%)	24.21	***

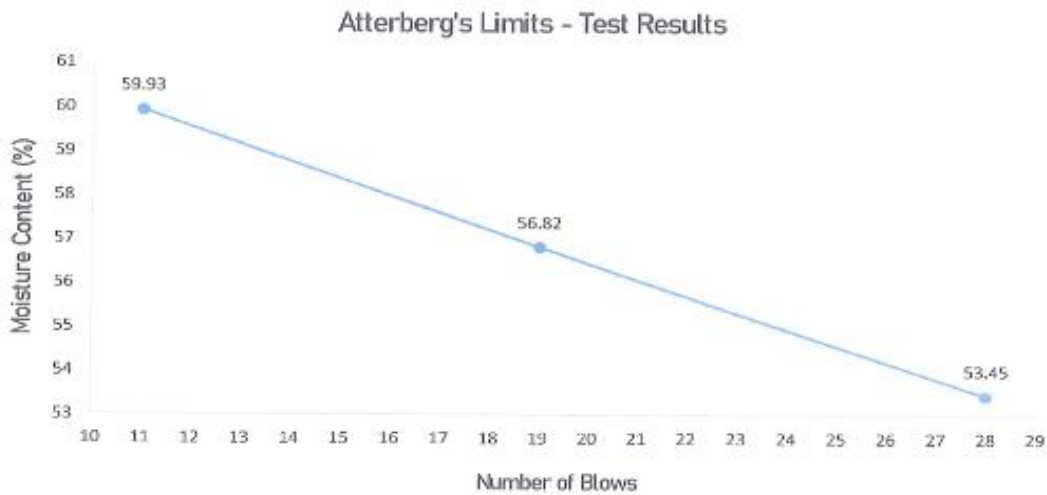


Figure 1: Liquid Limit Determination Chart

4.2. Modified Proctor Test Results:

PROCEDURE OF TESTING:

The Soil sample. Method C, A 6in. (154.26 mm) mold was used. The percentage of the materials retained on 3/4 in. Was 18 % of the total Soil sample weight therefore, over size correction was made. Five specimens were prepared, for each sample adopting.

Soil Classification Test

Class-04-21



Page 3 of 5

4.2.1. Maximum Dry Density – Moisture Content Relation:

Test results of the relation are plotted with Figure 2, these results are summarized below.

Table 2: Degree of Compaction Test Results

No.	Maximum Dry Density (g/cm <sup>3</sup> )	Optimum Moisture Content (%)
1	1.766	19.2

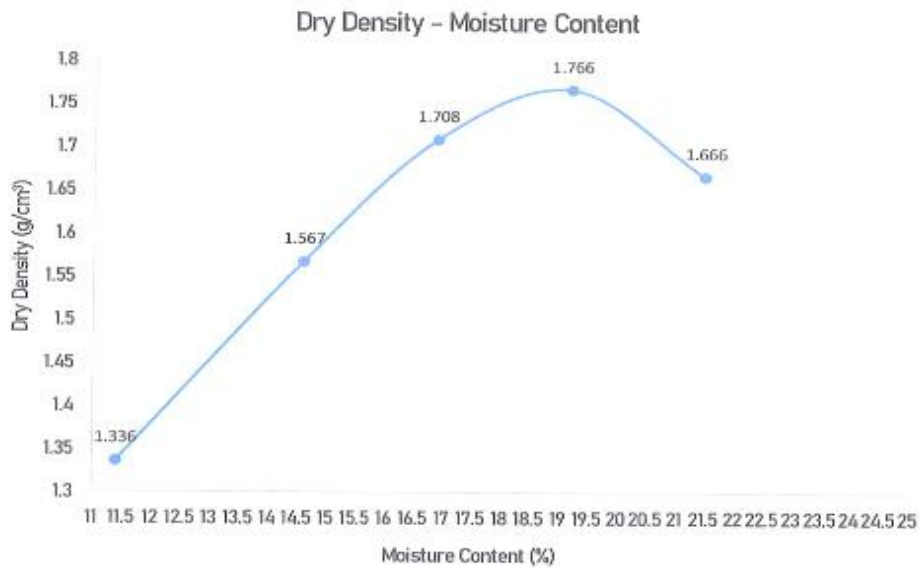


Figure 2: Dry Density - Moisture Content



4.3. Material Sieve Analysis:

Table 3: Sieve Analysis Test Results

Sieve Size	Specimen Results Passing %	LIMITS Passing %
#10	79.4	****
#40	69.6	****
#200	61.50	****

4.4. Conclusions:

The Sample: Is classified as (A-7-5) (13), According to the test results mentioned above and with comparative to (AASHTO M 145 or ASTM D3282) Specs.

$$GI = (F200 - 35) [0.2 + 0.005(LL - 40)] + 0.01 (F200 * 15) (PI - 10).$$

1. GI: Group Index. (In general, the quality of performance of a soil as a subgrade material is inversely proportional to the group index).
2. F200: percentage passing through No.200 Sieve.
3. PI: Plasticity Index.

→ GI = 13.0

(Clayey Soils) → Fair to Poor as Sub Grade.

We would like to take this opportunity to thank you for your Confidence  
looking forward to serve you in the near future.

GENERAL MANAGER  
ENG. AKRAM A. MOUSA



## Volume Report

**Client:**

Palestine Polytechnic University

Hebron

Date: 6/1/2021 10:28:37 PM

**Prepared by:**

Mohammad Al Afghani

Abed AL Moni am Tockhy

Road 66

Alignment: R1  
 Sample Line Group: SLR1  
 Start Sta: 0+000.00  
 End Sta: 1+663.22

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	12.28	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
0+020.00	77.00	903.21	903.21	0.00	0.00	903.21	0.00	0.00	903.21
0+040.00	152.37	2,328.16	2,328.16	0.00	0.00	3,231.37	0.00	0.00	3,231.37
0+060.00	168.56	3,234.79	3,234.79	0.00	0.00	6,466.16	0.00	0.00	6,466.16
0+080.00	155.62	3,236.31	3,236.31	0.00	0.00	9,702.47	0.00	0.00	9,702.47
0+100.00	130.23	2,851.79	2,851.79	0.00	0.00	12,554.26	0.00	0.00	12,554.26
0+120.00	110.41	2,400.94	2,400.94	0.00	0.00	14,955.20	0.00	0.00	14,955.20
0+140.00	99.94	2,097.83	2,097.83	0.00	0.00	17,053.03	0.00	0.00	17,053.03
0+160.00	80.12	1,794.09	1,794.09	0.00	0.00	18,847.12	0.00	0.00	18,847.12
0+180.00	60.78	1,402.00	1,402.00	0.00	0.00	20,249.12	0.00	0.00	20,249.12



0+200.00	53.40	1,133.68	1,133.68	0.00	0.00	21,382.80	0.00	0.00	21,382.80
0+220.00	49.83	1,022.97	1,022.97	0.00	0.00	22,405.77	0.00	0.00	22,405.77
0+240.00	53.14	1,021.00	1,021.00	0.00	0.00	23,426.77	0.00	0.00	23,426.77
0+260.00	57.44	1,096.99	1,096.99	0.00	0.00	24,523.75	0.00	0.00	24,523.75
0+280.00	58.16	1,142.96	1,142.96	0.00	0.00	25,666.71	0.00	0.00	25,666.71
0+300.00	56.24	1,133.49	1,133.49	0.00	0.00	26,800.19	0.00	0.00	26,800.19
0+320.00	46.08	1,011.27	1,011.27	0.00	0.00	27,811.46	0.00	0.00	27,811.46
0+340.00	38.08	829.84	829.84	0.00	0.00	28,641.30	0.00	0.00	28,641.30
0+360.00	40.79	778.65	778.65	0.51	5.32	29,419.95	5.32	5.32	29,414.64
0+380.00	51.67	913.48	913.48	0.00	5.32	30,333.43	10.64	10.64	30,322.79
0+400.00	66.01	1,173.85	1,173.85	0.00	0.00	31,507.28	10.64	10.64	31,496.65
0+420.00	56.83	1,237.00	1,237.00	0.00	0.00	32,744.29	10.64	10.64	32,733.65
0+440.00	24.37	819.60	819.60	0.40	3.89	33,563.88	14.53	14.53	33,549.35
0+460.00	3.06	278.38	278.38	14.64	148.41	33,842.26	162.93	162.93	33,679.33
0+480.00	2.86	60.54	60.54	20.23	344.29	33,902.80	507.22	507.22	33,395.58
0+500.00	10.30	134.10	134.10	8.00	278.47	34,036.90	785.69	785.69	33,251.21
0+520.00	23.65	342.39	342.39	1.45	93.48	34,379.29	879.17	879.17	33,500.12
0+540.00	25.34	489.88	489.88	0.80	22.49	34,869.16	901.66	901.66	33,967.51
0+560.00	39.71	650.54	650.54	0.00	8.02	35,519.70	909.67	909.67	34,610.03
0+580.00	60.65	1,001.39	1,001.39	0.00	0.00	36,521.09	909.67	909.67	35,611.41
0+600.00	63.03	1,234.36	1,234.36	0.00	0.00	37,755.45	909.67	909.67	36,845.77
0+620.00	68.10	1,308.95	1,308.95	0.00	0.00	39,064.40	909.67	909.67	38,154.73
0+640.00	63.76	1,316.28	1,316.28	0.00	0.00	40,380.68	909.67	909.67	39,471.01

0+660.00	60.83	1,243.39	1,243.39	0.00	0.00	41,624.07	909.67	909.67	40,714.40
0+680.00	61.64	1,222.10	1,222.10	0.00	0.00	42,846.18	909.67	909.67	41,936.50
0+700.00	52.51	1,139.06	1,139.06	0.00	0.00	43,985.24	909.67	909.67	43,075.56
0+720.00	44.48	967.30	967.30	0.00	0.00	44,952.54	909.67	909.67	44,042.86
0+740.00	39.39	831.50	831.50	0.18	1.87	45,784.04	911.54	911.54	44,872.50
0+760.00	39.22	778.82	778.82	0.21	3.97	46,562.86	915.51	915.51	45,647.35
0+780.00	38.30	768.76	768.76	0.50	7.19	47,331.62	922.70	922.70	46,408.91
0+800.00	33.16	710.96	710.96	0.34	8.48	48,042.58	931.18	931.18	47,111.40
0+820.00	33.38	661.52	661.52	1.94	22.97	48,704.10	954.15	954.15	47,749.95
0+840.00	33.77	667.08	667.08	2.38	43.63	49,371.18	997.78	997.78	48,373.40
0+860.00	40.63	739.18	739.18	1.37	37.87	50,110.36	1,035.65	1,035.65	49,074.71
0+880.00	39.14	793.15	793.15	0.00	13.85	50,903.51	1,049.50	1,049.50	49,854.01
0+900.00	49.35	880.76	880.76	0.00	0.05	51,784.27	1,049.55	1,049.55	50,734.72
0+920.00	49.11	979.04	979.04	0.00	0.00	52,763.31	1,049.55	1,049.55	51,713.76
0+940.00	54.45	1,021.66	1,021.66	0.00	0.00	53,784.97	1,049.55	1,049.55	52,735.42
0+960.00	45.97	991.02	991.02	0.18	1.91	54,775.99	1,051.46	1,051.46	53,724.53
0+980.00	41.32	860.16	860.16	0.01	2.00	55,636.15	1,053.47	1,053.47	54,582.68
1+000.00	38.06	782.92	782.92	0.79	8.33	56,419.07	1,061.80	1,061.80	55,357.27
1+020.00	41.99	800.53	800.53	0.00	7.97	57,219.60	1,069.77	1,069.77	56,149.83
1+040.00	41.08	830.68	830.68	1.02	10.27	58,050.28	1,080.03	1,080.03	56,970.25
1+060.00	41.24	823.16	823.16	0.00	10.22	58,873.44	1,090.25	1,090.25	57,783.19
1+080.00	29.07	707.83	707.83	0.05	0.48	59,581.28	1,090.73	1,090.73	58,490.54
1+100.00	25.53	550.89	550.89	0.61	6.50	60,132.16	1,097.23	1,097.23	59,034.93

1+120.00	31.94	579.80	579.80	0.32	9.12	60,711.97	1,106.35	1,106.35	59,605.62
1+140.00	51.47	839.45	839.45	0.00	3.10	61,551.42	1,109.45	1,109.45	60,441.97
1+160.00	86.60	1,386.96	1,386.96	0.00	0.00	62,938.38	1,109.45	1,109.45	61,828.93
1+180.00	103.82	1,911.39	1,911.39	0.00	0.00	64,849.77	1,109.45	1,109.45	63,740.32
1+200.00	113.75	2,175.61	2,175.61	0.00	0.00	67,025.38	1,109.45	1,109.45	65,915.93
1+220.00	124.73	2,384.71	2,384.71	0.00	0.00	69,410.08	1,109.45	1,109.45	68,300.64
1+240.00	116.90	2,416.25	2,416.25	0.00	0.00	71,826.33	1,109.45	1,109.45	70,716.89
1+260.00	113.66	2,305.57	2,305.57	0.00	0.00	74,131.90	1,109.45	1,109.45	73,022.45
1+280.00	119.52	2,331.76	2,331.76	0.00	0.00	76,463.66	1,109.45	1,109.45	75,354.21
1+300.00	124.01	2,435.32	2,435.32	0.00	0.00	78,898.98	1,109.45	1,109.45	77,789.54
1+320.00	120.21	2,434.65	2,434.65	0.00	0.00	81,333.63	1,109.45	1,109.45	80,224.19
1+340.00	102.46	2,217.12	2,217.12	0.00	0.00	83,550.76	1,109.45	1,109.45	82,441.31
1+360.00	105.47	2,068.97	2,068.97	0.00	0.00	85,619.73	1,109.45	1,109.45	84,510.28
1+380.00	101.23	2,057.14	2,057.14	0.00	0.00	87,676.87	1,109.45	1,109.45	86,567.42
1+400.00	98.29	1,986.23	1,986.23	0.00	0.00	89,663.10	1,109.45	1,109.45	88,553.65
1+420.00	90.75	1,880.79	1,880.79	0.00	0.00	91,543.89	1,109.45	1,109.45	90,434.44
1+440.00	84.32	1,750.73	1,750.73	0.00	0.00	93,294.62	1,109.45	1,109.45	92,185.17
1+460.00	76.73	1,610.55	1,610.55	0.00	0.00	94,905.17	1,109.45	1,109.45	93,795.72
1+480.00	72.77	1,495.00	1,495.00	0.00	0.00	96,400.17	1,109.45	1,109.45	95,290.73
1+500.00	81.68	1,544.51	1,544.51	0.00	0.00	97,944.68	1,109.45	1,109.45	96,835.24
1+520.00	83.85	1,655.36	1,655.36	0.00	0.00	99,600.04	1,109.45	1,109.45	98,490.59
1+540.00	95.21	1,790.63	1,790.63	0.00	0.00	101,390.66	1,109.45	1,109.45	100,281.22
1+560.00	104.02	1,992.28	1,992.28	0.00	0.00	103,382.94	1,109.45	1,109.45	102,273.49

1+580.00	113.35	2,173.67	2,173.67	0.00	0.00	105,556.61	1,109.45	1,109.45	104,447.16
1+600.00	118.62	2,319.71	2,319.71	0.00	0.00	107,876.33	1,109.45	1,109.45	106,766.88
1+620.00	92.99	2,163.94	2,163.94	0.00	0.00	110,040.27	1,109.45	1,109.45	108,930.82
1+640.00	32.48	1,293.62	1,293.62	0.00	0.00	111,333.88	1,109.45	1,109.45	110,224.44
1+660.00	2.39	353.93	353.93	8.73	81.74	111,687.81	1,191.19	1,191.19	110,496.63
1+663.22	14.20	26.67	26.67	0.03	14.08	111,714.48	1,205.26	1,205.26	110,509.22

# Material Report

**Project:** C:\Users\asus\AppData\Local\Temp\120\_1\_2693\_27f6e179.sv\$

Alignment: R1

Sample Line Group: SLR1

Start Sta: 0+000.000

End Sta: 1+663.215

	<b>Area Type</b>	<b>Area</b>	<b>Inc.Vol.</b>	<b>Cum.Vol.</b>
		<b>Sq.m.</b>	<b>Cu.m.</b>	<b>Cu.m.</b>
Station: 0+000.000				
	Pavement	0.49	0.00	0.00
	Base	4.11	0.00	0.00
	SubBase	3.28	0.00	0.00
Station: 0+020.000				
	Pavement	0.49	9.74	9.74
	Base	4.12	82.24	82.24
	SubBase	3.28	65.87	65.87
Station: 0+040.000				
	Pavement	0.49	9.74	19.49
	Base	4.12	82.25	164.49
	SubBase	3.28	65.90	131.77
Station: 0+060.000				
	Pavement	0.49	9.74	29.23
	Base	4.11	82.27	246.75
	SubBase	3.29	65.77	197.54
Station: 0+080.000				
	Pavement	0.49	9.74	38.98
	Base	4.11	82.27	329.03
	SubBase	3.28	65.71	263.25

(3)

Station: 0+100.000				
	Pavement	0.49	9.74	48.72
	Base	4.12	82.28	411.31
	SubBase	3.28	65.73	328.97
Station: 0+120.000				
	Pavement	0.49	9.74	58.46
	Base	4.12	82.29	493.60
	SubBase	3.28	65.72	394.69
Station: 0+140.000				
	Pavement	0.49	9.74	68.21
	Base	4.12	82.29	575.88
	SubBase	3.28	65.72	460.42
Station: 0+160.000				
	Pavement	0.49	9.74	77.95
	Base	4.12	82.29	658.17
	SubBase	3.28	65.72	526.14
Station: 0+180.000				
	Pavement	0.49	9.74	87.70
	Base	4.12	82.29	740.46
	SubBase	3.28	65.72	591.86
Station: 0+200.000				
	Pavement	0.49	9.74	97.44
	Base	4.12	82.29	822.75
	SubBase	3.28	65.72	657.59
Station: 0+220.000				
	Pavement	0.49	9.74	107.19
	Base	4.12	82.29	905.03
	SubBase	3.28	65.72	723.31

Station: 0+240.000				
	Pavement	0.49	9.74	116.93
	Base	4.12	82.29	987.32
	SubBase	3.28	65.72	789.04
Station: 0+260.000				
	Pavement	0.49	9.74	126.68
	Base	4.12	82.29	1069.61
	SubBase	3.28	65.72	854.76
Station: 0+280.000				
	Pavement	0.49	9.74	136.42
	Base	4.12	82.28	1151.89
	SubBase	3.28	65.74	920.50
Station: 0+300.000				
	Pavement	0.49	9.74	146.16
	Base	4.12	82.29	1234.18
	SubBase	3.28	65.73	986.23
Station: 0+320.000				
	Pavement	0.49	9.74	155.91
	Base	4.12	82.29	1316.47
	SubBase	3.28	65.73	1051.96
Station: 0+340.000				
	Pavement	0.49	9.74	165.65
	Base	4.12	82.29	1398.76
	SubBase	3.28	65.73	1117.69
Station: 0+360.000				
	Pavement	0.49	9.74	175.40
	Base	4.12	82.29	1481.05
	SubBase	3.28	65.73	1183.41

Station: 0+380.000				
	Pavement	0.49	9.74	185.14
	Base	4.11	82.28	1563.33
	SubBase	3.29	65.73	1249.14
Station: 0+400.000				
	Pavement	0.49	9.74	194.89
	Base	4.11	82.27	1645.60
	SubBase	3.28	65.70	1314.84
Station: 0+420.000				
	Pavement	0.49	9.74	204.63
	Base	4.11	82.28	1727.88
	SubBase	3.28	65.72	1380.56
Station: 0+440.000				
	Pavement	0.49	9.74	214.38
	Base	4.11	82.29	1810.16
	SubBase	3.28	65.72	1446.28
Station: 0+460.000				
	Pavement	0.49	9.74	224.12
	Base	4.11	82.29	1892.45
	SubBase	3.28	65.72	1512.00
Station: 0+480.000				
	Pavement	0.49	9.74	233.86
	Base	4.11	82.29	1974.74
	SubBase	3.28	65.72	1577.72
Station: 0+500.000				
	Pavement	0.49	9.74	243.61
	Base	4.11	82.29	2057.02
	SubBase	3.28	65.72	1643.43



Station: 0+520.000				
	Pavement	0.49	9.74	253.35
	Base	4.11	82.28	2139.30
	SubBase	3.29	65.71	1709.14
Station: 0+540.000				
	Pavement	0.49	9.74	263.10
	Base	4.11	82.28	2221.58
	SubBase	3.29	65.70	1774.84
Station: 0+560.000				
	Pavement	0.49	9.74	272.84
	Base	4.11	82.28	2303.86
	SubBase	3.29	65.70	1840.54
Station: 0+580.000				
	Pavement	0.49	9.74	282.59
	Base	4.11	82.28	2386.13
	SubBase	3.29	65.69	1906.24
Station: 0+600.000				
	Pavement	0.49	9.74	292.33
	Base	4.11	82.28	2468.41
	SubBase	3.29	65.69	1971.93
Station: 0+620.000				
	Pavement	0.49	9.74	302.07
	Base	4.11	82.28	2550.69
	SubBase	3.29	65.69	2037.63
Station: 0+640.000				
	Pavement	0.49	9.74	311.82
	Base	4.11	82.28	2632.97
	SubBase	3.29	65.69	2103.32

Station: 0+660.000				
	Pavement	0.49	9.74	321.56
	Base	4.11	82.28	2715.25
	SubBase	3.29	65.69	2169.02
Station: 0+680.000				
	Pavement	0.49	9.74	331.31
	Base	4.11	82.28	2797.52
	SubBase	3.29	65.69	2234.71
Station: 0+700.000				
	Pavement	0.49	9.74	341.05
	Base	4.11	82.27	2879.80
	SubBase	3.29	65.70	2300.41
Station: 0+720.000				
	Pavement	0.49	9.74	350.79
	Base	4.11	82.27	2962.07
	SubBase	3.28	65.70	2366.12
Station: 0+740.000				
	Pavement	0.49	9.74	360.54
	Base	4.11	82.28	3044.35
	SubBase	3.28	65.72	2431.83
Station: 0+760.000				
	Pavement	0.49	9.74	370.28
	Base	4.11	82.28	3126.63
	SubBase	3.28	65.71	2497.54
Station: 0+780.000				
	Pavement	0.49	9.74	380.03
	Base	4.11	82.28	3208.91
	SubBase	3.28	65.71	2563.26

Station: 0+800.000				
	Pavement	0.49	9.74	389.77
	Base	4.11	82.28	3291.19
	SubBase	3.28	65.71	2628.96
Station: 0+820.000				
	Pavement	0.49	9.74	399.52
	Base	4.11	82.28	3373.47
	SubBase	3.28	65.71	2694.67
Station: 0+840.000				
	Pavement	0.49	9.74	409.26
	Base	4.11	82.28	3455.75
	SubBase	3.28	65.71	2760.38
Station: 0+860.000				
	Pavement	0.49	9.74	419.00
	Base	4.11	82.28	3538.03
	SubBase	3.28	65.71	2826.09
Station: 0+880.000				
	Pavement	0.49	9.74	428.75
	Base	4.11	82.28	3620.31
	SubBase	3.28	65.71	2891.79
Station: 0+900.000				
	Pavement	0.49	9.74	438.49
	Base	4.11	82.28	3702.59
	SubBase	3.28	65.71	2957.50
Station: 0+920.000				
	Pavement	0.49	9.74	448.24
	Base	4.12	82.29	3784.88
	SubBase	3.28	65.71	3023.21

Station: 0+940.000				
	Pavement	0.49	9.74	457.98
	Base	4.12	82.29	3867.16
	SubBase	3.28	65.73	3088.94
Station: 0+960.000				
	Pavement	0.49	9.74	467.73
	Base	4.12	82.29	3949.46
	SubBase	3.28	65.73	3154.67
Station: 0+980.000				
	Pavement	0.49	9.74	477.47
	Base	4.12	82.29	4031.75
	SubBase	3.28	65.73	3220.41
Station: 1+000.000				
	Pavement	0.49	9.74	487.22
	Base	4.11	82.28	4114.03
	SubBase	3.29	65.73	3286.13
Station: 1+020.000				
	Pavement	0.49	9.74	496.96
	Base	4.11	82.27	4196.30
	SubBase	3.29	65.70	3351.84
Station: 1+040.000				
	Pavement	0.49	9.74	506.70
	Base	4.11	82.27	4278.58
	SubBase	3.29	65.70	3417.54
Station: 1+060.000				
	Pavement	0.49	9.74	516.45
	Base	4.11	82.28	4360.85
	SubBase	3.29	65.70	3483.24

Station: 1+080.000				
	Pavement	0.49	9.74	526.19
	Base	4.11	82.28	4443.13
	SubBase	3.28	65.71	3548.95
Station: 1+100.000				
	Pavement	0.49	9.74	535.94
	Base	4.11	82.28	4525.41
	SubBase	3.28	65.71	3614.67
Station: 1+120.000				
	Pavement	0.49	9.74	545.68
	Base	4.11	82.28	4607.69
	SubBase	3.28	65.71	3680.38
Station: 1+140.000				
	Pavement	0.49	9.74	555.43
	Base	4.11	82.28	4689.97
	SubBase	3.28	65.71	3746.09
Station: 1+160.000				
	Pavement	0.49	9.74	565.17
	Base	4.11	82.28	4772.25
	SubBase	3.28	65.71	3811.80
Station: 1+180.000				
	Pavement	0.49	9.74	574.91
	Base	4.11	82.28	4854.53
	SubBase	3.28	65.71	3877.52
Station: 1+200.000				
	Pavement	0.49	9.74	584.66
	Base	4.11	82.28	4936.81
	SubBase	3.29	65.70	3943.21

Station: 1+220.000				
	Pavement	0.49	9.74	594.40
	Base	4.11	82.28	5019.09
	SubBase	3.29	65.70	4008.91
Station: 1+240.000				
	Pavement	0.49	9.74	604.15
	Base	4.11	82.28	5101.36
	SubBase	3.29	65.70	4074.61
Station: 1+260.000				
	Pavement	0.49	9.74	613.89
	Base	4.11	82.28	5183.64
	SubBase	3.29	65.70	4140.31
Station: 1+280.000				
	Pavement	0.49	9.74	623.64
	Base	4.11	82.28	5265.92
	SubBase	3.29	65.70	4206.01
Station: 1+300.000				
	Pavement	0.49	9.74	633.38
	Base	4.11	82.27	5348.19
	SubBase	3.29	65.70	4271.72
Station: 1+320.000				
	Pavement	0.49	9.74	643.12
	Base	4.11	82.28	5430.46
	SubBase	3.28	65.71	4337.43
Station: 1+340.000				
	Pavement	0.49	9.74	652.87
	Base	4.11	82.29	5512.75
	SubBase	3.28	65.72	4403.15

Station: 1+360.000				
	Pavement	0.49	9.74	662.61
	Base	4.11	82.29	5595.04
	SubBase	3.28	65.72	4468.86
Station: 1+380.000				
	Pavement	0.49	9.74	672.36
	Base	4.11	82.29	5677.32
	SubBase	3.28	65.72	4534.58
Station: 1+400.000				
	Pavement	0.49	9.74	682.10
	Base	4.11	82.29	5759.61
	SubBase	3.28	65.72	4600.29
Station: 1+420.000				
	Pavement	0.49	9.74	691.85
	Base	4.11	82.29	5841.89
	SubBase	3.28	65.72	4666.01
Station: 1+440.000				
	Pavement	0.49	9.74	701.59
	Base	4.11	82.28	5924.17
	SubBase	3.29	65.70	4731.71
Station: 1+460.000				
	Pavement	0.49	9.74	711.33
	Base	4.11	82.27	6006.44
	SubBase	3.29	65.71	4797.42
Station: 1+480.000				
	Pavement	0.49	9.74	721.08
	Base	4.11	82.28	6088.72
	SubBase	3.29	65.70	4863.12

Station: 1+500.000				
	Pavement	0.49	9.74	730.82
	Base	4.11	82.28	6170.99
	SubBase	3.29	65.70	4928.82
Station: 1+520.000				
	Pavement	0.49	9.74	740.57
	Base	4.11	82.28	6253.27
	SubBase	3.29	65.70	4994.52
Station: 1+540.000				
	Pavement	0.49	9.74	750.31
	Base	4.11	82.28	6335.55
	SubBase	3.29	65.70	5060.22
Station: 1+560.000				
	Pavement	0.49	9.74	760.05
	Base	4.11	82.28	6417.82
	SubBase	3.29	65.70	5125.92
Station: 1+580.000				
	Pavement	0.49	9.74	769.80
	Base	4.11	82.28	6500.10
	SubBase	3.29	65.70	5191.62
Station: 1+600.000				
	Pavement	0.49	9.74	779.54
	Base	4.11	82.28	6582.38
	SubBase	3.29	65.70	5257.32
Station: 1+620.000				
	Pavement	0.49	9.74	789.29
	Base	4.12	82.23	6664.60
	SubBase	3.28	65.90	5323.22



Station: 1+640.000				
	Pavement	0.49	9.74	799.03
	Base	4.12	82.20	6746.80
	SubBase	3.28	66.04	5389.26
Station: 1+660.000				
	Pavement	0.49	9.75	808.78
	Base	4.13	82.41	6829.21
	SubBase	3.24	65.37	5454.62
Station: 1+663.215				
	Pavement	0.49	1.57	810.34
	Base	4.13	13.28	6842.49
	SubBase	3.22	10.40	5465.02