

تصميم مصارف الامطار لسوق مدينة بربر

بحث تكميلي لنيل درجة البكالوريوس مرتبة الشرف
في الهندسة المدنية

إعداد الطلاب:

أحمد علي احمد يوسف

البشير محمد علي جبر الله

محمد حسن آدم نور الدين

كلية الهندسة

جامعة الشيخ عبد الله البدري

مارس 2022م

الآية

قال تعالى:

(وَقُلْ اَعْمَلُوا فَسَيَرَى اللّٰهُ عَمَلَكُمْ وَرَسُولُهُ وَالْمُؤْمِنُونَ وَسَتُرَدُّونَ اِلَىٰ عَالَمِ
الْغَيْبِ وَالشَّهَادَةِ فَيُنَبِّئُكُمْ بِمَا كُنْتُمْ تَعْمَلُونَ«(التوبة - 105))

صدق الله العظيم

إهداء

إلهي لا يطيب الليل إلا بشكرك ولا يطيب النهار إلا بطاعته ولا تطيب اللحظات إلا بذكرك
ولا تطيب الآخرة إلا بعفوك ولا تطيب الجنة إلا برويتك

(الله جل جلاله)

إلى من بلغ الرسالة وأدى الأمانة ونصح الأمة إلى نبي الرحمن ونور العالمين

سيدنا محمد عليه أفضل الصلوات والتسليم

مداد القلب لن يكفي لو أكتب به لإرضائك وخفق الروح لن يجزي عبيراً فاح بعطائك

(أمي الغالية)

وسمعت شدو الطير في همساته يحنو على القلب العليل

المسهد ألقيت حزني حينذاك احرقته في النار دون تكاسل وتردد وحمدت رب الكون في

عليائه إن كنت أنت وليس غيرك والذي

(والدي العزيز)

إلى سندي وقوتي وملاذي بعد الله إلى من أثروني إلى أنفسهم إلى من علموني معني الحياة

إلى من أظهروا لي ما هو أجمل من الحياة

(إخوتي وأخواتي وزملائي)

الشكر والعرفان

اتقدم بالشكر والعرفان إلى من أعطى وأجزل بعطائه

إلى من سقى وروانا علماً وثقافةً إلى من ضحى بوقته وجهده لك أستاذنا العالي

كل الشكر والتقدير على جهودك القيمة، للنجاحات أناس يقدرون معناه
ولالإبداع أناس يحصدونه لذا نقدر جهودك المضيئة فأنت أهل الشكر والتقدير

/الرشيد علي أحمد

الشكر أيضاً إلى الأساتذة الأجلاء الذين لم نرى منهم إلا بحوراً من العلم

بجامعة الشيخ عبد الله البدرى -كلية الهندسة

الفهرس

الصفحة	العنوان	الرقم
i	الآية	
ii	الإهداء	
iii	الشكر والعرفان	
iv	الفهرس	
v	فهرس الاشكال	
vi	فهرس الجداول	
vii	المستخلص	
vii	Abstract	
الفصل الأول		
1	المقدمة	1 - 1
2	الاهداف	2 - 1
2	منطقة الدراسة	3 - 1
3	منهجية البحث	4 - 1
3	هيكل البحث	5 - 1
الفصل الثاني		
4	مقدمة عن شبكة تصريف مياه الامطار	1- 2
7 - 4	انواع شبكات التصريف	2 - 2
8	تجميع المخلفات السائلة	3 - 2
9	انظمة الصرف الصحي	4 - 2
9	التحضير للمشروع	5 - 2
11 - 9	فتحات المطر	6 - 2
الفصل الثالث		
12	طرق تصميم المصارف	1 - 3
14 - 12	خطوات التصميم	2 - 3
الفصل الرابع		
16 - 15	تصميم المصرف الفرعي الاول	1 - 4
17	تصميم المصرف الفرعي الثاني	2 - 4
18	تصميم المصرف الرئيسي الجزء الاول	3 - 4
19	تصميم المصرف الرئيسي الجزء الثاني	4 - 4
الفصل الخامس		
21	الخلاصة	1 - 5
22	التوصيات	
23	المصادر والمراجع	
27 - 24	الملاحق	

فهرس الاشكال

الصفحة	اسم الشكل	الرقم
7	دورة المياه	1 - 2
10	يوضح كيفية انشاء فتحات المطر	2 - 2
10	يوضح فتحات المطر	3 - 2
11	يوضح فتحات المطر	4 - 2
16	يوضح ابعاد المصرف الفرعي الاول	1 - 4
17	يوضح ابعاد المصرف الفرعي الثاني	2 - 4
18	يوضح ابعاد المصرف الرئيسي الجزء الاول	3 - 4
19	يوضح ابعاد المصرف الرئيسي الجزء الثاني	4 - 4

فهرس الجداول

الصفحة	الجدول	الرقم
14	يوضح معامل الجريان السطحي C	1 - 3
20	يوضح بيانات كل مصرف	1 - 4
21	يوضح بيانات كل مصرف	1 - 5
VI	جدول يوضح الرمز ومدلوله	

جدول يوضح الرمز و مدلوله

المدلول	الرمز
المساحة	A
التصريف	Q
معامل ماننج	N
العرض بالمتر	B
عمق المابالمتر	Y
العمق الكلي للمصرف بالمتر	H
الطول بالمتر	L
معامل الجريان السطحي	C
الميل	S
الارتفاع الظاهري	F _B
زمن الدخول	t ₀
زمن الانسياب	T _f
زمن التركيز	T _c
سرعة المياه في المصرف	V

المستخلص:

تم تخطيط وتصميم شبكة تصريف مياه الامطار لمنطقة سوق بربر الى تامين المنطقة من السيول، الفيضانات، الامراض، التلوث وجعل المنطقة امنه في فصل الخريف.

من خلال تقدير كمية المطر (باستعمال الطريقة المنطقية) وطبيعة المنطقة جيولوجيا حصلنا على ابعاد المصارف المطلوبة المصرف الفرعي الاول طوله 200 متر وعرضه 0.8 متر والعمق الكلي 0.65 متر والفرعي الثاني طوله 140 متر وعرضه 0.6 متر والعمق الكلي 0.55 متر والمصرف الرئيسي الاول طوله 120 متر وعرضه 0.6 متر والعمق الكلي 0.55 متر والرئيسي الثاني طوله 320 متر وعرضه 0.92 متر والعمق الكلي 0.72 متر باستعمال معادلة ماننج، ومن ثم الي المصرف المؤدي الي نهر النيل.

Abstract:

The design of a rainwater drainage network for the Berber market area, which aims to secure the area from torrential rains, floods, diseases, pollution, and make the area safe in the fall.

By estimating the amount of rain (using the logical method) and the geological nature of the area, we obtained the dimensions of the required drains. The first branch is 200 meters long, 0.8 meters wide, and 0.65 meters deep, and the second sub is 140 meters long and 6.0 meters wide, with a total depth of 55.0 meters, and the main drain. The first is 120 meters long, 0.6 meters wide, and 0.55 meters total depth, and the second main is 320 meters long, 0.92 meters wide, and 0.72 meters deep, using the Manning equation, and then to the drain leading to the Nile River.

الفصل الاول

1-1 المقدمة:

الماء هو دعامة الحياة و المرتكز الاول للبقاء و الاستمرارو يستخدم الماء في نمو وقيام المدن واخضرارها وازدهارها و تحقيق التقدم و العمران في شتى مراحل الحياة الموجودة على الوجه البسيطة. المطر هو شكل من اشكال قطرات الماء المتساقطة من السحاب في السماء تتشكل قطرات المطر عندما تتحد قطيرات الماء في السحب او عندما تتصهر اشكال التساقط مثل الجليد و المطر الثلجي و البرد و تسقط الامطار اما في القارة المتجمدة الجنوبية و يكون التساقط في المناطق المدارية على شكل امطار وفي بعض الاماكن الاخرى في العالم يكون التساقط ثلجا" وتتفاوت قطرات المطر في احجامها وفي سرعتها.

باتت التغييرات المناخية من المواضيع التي تتصدر اجندة المؤتمرات والاجتماعات الدولية و العالمية بعد ان شكلت عوامل حدوث الفيضانات و السيول و غيرها من الظواهر الجيولوجية قضية علمية تنعكس اثارها على حياة الانسان.

نتطرق في هذا البحث الى تصميم مصارف الامطار الي تحدث في فترات معينة تضرب مناطق عانى منها الناس لذلك جعلناها محل دراسة لتحليل مدى تأثير هذا الحدث الجيولوجي على حياة الانسان في المنطقة و كيفية الحد من اضرارها حيث يمثل سوق مدينة بربر مثال حتى نتفادى تلك الاضرار.

1-2 الأهداف:

1-2-1 الهدف الرئيسي:

تصميم شبكة تصريف مياه الامطار بسوق بربر

1-2-2 اهداف ثانوية:

- تقليل الامراض والابئة و تحسين الظروف الصحية
- تسهيل حركة السير و المواصلات في موسم الامطار
- حماية منازل المواطنين و ممتلكاتهم
- حماية المنطقة من السيول والفيضانات

1-3 منطقة الدراسة:

يقع سوق مدينة بربر في مدينة بربر و الي تقع في ولاية نهر النيل بين خطي عرض 16-22 شمالاً و خط طول 30-32 شرقاً و تبلغ مساحتها 14200 كلم مربع. تقع المدينة على الضفة الشرقية لنهر النيل على الشريط الموازي لنهر النيل مع اجزاء لها تقع على الضفة الغربية لنهر النيل بين خطي عرض 17-18 و خطي طول 32-34 و يحدها من الجنوب محلية الدامر و عطبرة و من الشمال وادي حلفا و من الناحية الغربية ولاية شمال كردفان ومن الشرق سواكن وتقع على ضفة نهر النيل الشرقية على ارتفاع 334متر-1095 قدم فوق مستوى سطح البحر و تبعد عن العاصمة الخرطوم حوالي 311 كلم يسود بربر المناخ الصحراوي الذي يتميز بالارتفاع الشديد في درجات الحرارة صيفاً و البرودة الشديدة شتاءً مع ندرة في هطول الامطار وتسجل درجات الحرارة اعلى ارتفاع لها في شهر مايو حيث تبلغ حوالي 40 درجة مئوية و تزداد نسبة الرطوبة في شهر ديسمبر و تسجل 38% و بمتوسط سنوي يبلغ 29% بالنسبة لمعدلات هطول الامطار فتصل اعلى معدل لها في شهر يوليو واغسطس البالغ حوالي 2 ملم اي 0.6 بوصة و كان اعلى معدل تم تسجيله في يوليو 1961م و يبلغ 92.1 ملم اي 3.6 بوصة تهب في

المدينة رياح شمالية في الفترة من يناير و مايو و في الفترة من يونيو حتى سبتمبر تأخذ الرياح الاتجاه الجنوبي ثم تتحول في اشهر اكتوبر و نوفمبر و ديسمبر الى رياح شمالية

1-4 منهجية البحث:

- الاطار النظري وتم فيه جمع البيانات عن طريق البحوث والكتب والمراجع.
- الاطار العملي: تم عمل خريطة كنتورية في تخطيط مصارف مياه الامطار وزيارات ميدانية لمنطقة البحث وتم حساب المساحة والمناسيب عن طريق برنامج Contour Civill3d وبرنامج Google Earth.

1-5 هيكل البحث:

هذا البحث يحتوي على خمسة فصول هي:
الفصل الأول يحتوي على الاطار العام، الفصل الثاني الاطار النظري، الفصل الثالث يحتوي على الطريقة المتبعة واسبس التصميم، الفصل الرابع يحتوي على النتائج ومناقشة النتائج، الفصل الخامس يحتوي على الخلاصة والتوصيات.

الفصل الثاني

الإطار النظري

1-2 مقدمة عن شبكات تصريف مياه الامطار:

تعد شبكات تصريف مياه الامطار من اهم خدمات البنية التحتية التي تجعل التصريف في مياه الامطار والتخلص منها سهل ولا يعوق حركة السير و المرور في الشوارع وتؤثر على المباني و الممرات والارصفة لذا يجب الاخذ في الاعتبار الميول التي تسهل حركة تصريف مياه الامطار الى مصارف و منها الى المناهل التي تصرف مياهها الى البحر او يتم استخدامها في اغراض اخرى حيث ان مياه الامطار المصدر الرئيسي الذي تعتمد عليه العديد من الدول في الشرب والري.

2-2 انواع شبكات التصريف:

1-2-2 المصارف المكشوفة:-

هي عبارة عن خنادق بالأرض لاستقبال المياه الزائدة او من مصارف اصغر منها من فرق سطح الارض عادة تتشى المصارف المكشوفة بقاع عرضه 120سم كما يتراوح عمق المصارف الفرعية من 150-300سم والمصارف الرئيسية من 250-400سم ولا يجب ان يقل عمق المصرف عن 150سم اذا نقص عن ذلك قدرته على الصرف تقل.

2-2-2 المصارف المغطاة:

هي عبارة عن انابيب دائرية الشكل تصنع من مواد مختلفة اكثرها شيوعا الاسمنت و الطين والفخار والبلاستيك و تركيب هذه القطع من الانابيب مع بعضها لتشكل انبوا متصلا في قاع اخدود طبق يميل باتجاه المصرف المكشوف يفرش فوق هذه الانابيب او تغلق بمواد مسامية يرشح ماء الصرف خلالها تقلل من مرور المواد العالقة كالطين.

2-2-3 المصارف الراسية (الابار):

في هذا النوع من المصارف تدق انابيب راسية في التربة ثم يركب عليها مضخات لضخ المياه الجوفية من باطن الارض ومن اعماق محدته هبوطاً في منسوب الماء الارضي العالي ثم تصرف هذه المياه الى المصارف العمومية.

2-2-1 المصارف المكشوفة:

أنواع المجاري المفتوحة:

تنقسم المجاري المفتوحة إلى أنواع عديدة وذلك تبعاً لوجهة النظر التي يتم على أساسها ذلك التقسيم كآتي:

• مجاري مفتوحة طبيعية:

هي التي تشمل تلك المجاري التي وجدت طبيعياً على سطح الأرض ولم يتم بحفرها الانسان مثل الأنهار الصغيرة أو الكبيرة كما يمكن كذلك معالجة الجريان الجوفي ذو السطح الحر كمجاري مفتوحة طبيعية. تتميز هذه المجاري بعدم انتظام خواصها الهيدروليكية وتتطلب عند دراستها الإلمام بمجالات أخرى بجانب الهيدروليكا مثل الهيدرولوجيا وحركة الرواسب وغيرها.

يسمى هذا النوع من الهيدروليكا والذي يعالج دراسة الجريان في المجاري

المفتوحة الطبيعية بهيدروليكا الأنهار

• **مجاري مفتوحة صناعية:**

هي المجاري التي تشمل المجاري التي قام بحفرها أو انشائها الإنسان تشمل

ترع وقنوات الري - المصارف المفتوحة و المغطاة-ومواسير المجاري - الترع

الملاحية وغيرها

وذلك بالإضافة للترع التي يتم انشاؤها في المعامل لدراسة بعض المشاكل

الهيدروليكية عليها وتكون الخواص الهيدروليكية لهذه المجاري واضحة

ومحددة.

تنقسم المجاري المفتوحة تبعاً لنوع المحيط المحدد لها إلى :

- مجاري مفتوحة ذات محيط صلب

Open channels with rigid boundaries

- مجاري مفتوحة ذات محيط قابل للتآكل

Open channels with erodible boundaries

تنقسم المجاري المفتوحة تبعاً لشكلها الهندسي إلى أقسام عديدة منها :

المجاري الطبيعية : عادة ما يكون مقطعها غير منتظم

المجاري الصناعية : تأخذ أشكالاً هندسية عديدة

عادة ما تنشأ القنوات الترابية الصناعية ذات قطاع على شكل شبه منحرف حيث

تميل الجوانب وذلك تبعاً للعمر ونوع مادة الجوانب.

القنوات المبطنة : تنشأ بأي شكل مناسب تقتضيه المتطلبات العملية .

يمكن أيضاً تقسيم المجاري المفتوحة تبعاً لانتظامها إلى :

- ترع منتظمة: هي التي لا يتغير فيها الشكل الهندسي لمقطعها كذلك ميل القاع لها مع المسافة.

- ترع غير منتظمة: هي التي يتغير فيها الشكل الهندسي لمقطعها أو ميل القاع مع المسافة.



شكل (1-2) يوضح دورة المياه

2-3 تجميع المخلفات السائلة:

السوائل من اهم المخلفات التي تخرج من المصانع حيث تستخدم مصادر المياه من بحار و خلجان وانهار و بحيرات كمدافن للنفايات السائلة مسببة كارثة بيئية خاصة اذا تم اعادة استخدام المياه حتى بعد تكريرها و معالجتها للاستعمال الانساني و الحيواني .

وتتصف النفايات الصناعية السائلة باحتوائها على كم كبير من المواد الكيميائية و العناصر السامة و الضارة و التي تتباين طبقا لنوعية الصناعة التي تتولد عنها ولا يوصى بإعادة استخدام هذه النوعية من المياه الا في اطار محتواها من العناصر الضارة في المدى الذي تسمح به المعايير و المحددات التكنولوجية و العلمية لإعادة استخدام المياه حيث ان علاج الضرر البيئي عن تراكم هذه المواد ما زال من الامور العسيرة تكنولوجيا ولا توجد تكنولوجيا حتى الان قادرة على انتاج مياه نقية 100% من النفايات الصناعية السائلة بطريقة اقتصادية.

ايضا من المخلفات السائلة هي المياه العادمة او مياه الصرف الصحي ويتم التعامل مع هذا النوع من المخلفات بالمعالجة في محطات تنقية المياه العادمة و في بعض المدن الساحلية يتم التخلص من هذه المخلفات في البحر نوع اخر من المخلفات السائلة هي الزيوت العادمة الناتجة عن تغيير زيوت المركبات والمحركات و هناك بعض الانشطة القائمة على اعادة تدوير الزيوت العادمة.

2- 4 انظمة الصرف الصحي:

توجد ثلاثة انظمة لتجميع المخلفات السائلة وهي:

- نظام صرف صحي مشترك يستخدم لتجميع المخلفات السائلة المنزلية والصناعية و مياه الامطار.
- نظام صرف صحي منفصل يستخدم نظام منفصل لتجميع مخلفات مياه الامطار (نظام صرفي) و نظام اخر لتجميع المخلفات السائلة المنزلية و الصناعية.
- نظام صرف صحي مشترك جزئياً يستخدم لتجميع المخلفات السائلة المنزلية الصناعية و جزء من مياه الامطار متمثلة في الاسطح و الممرات الداخلية ونظام اخر لصرف ما تبقى من مخلفات مياه الامطار.

2 - 5 التحضير للمشروع:

- الخرائط المساحية والكنتورية وتحديد مساحة المنطقة.
- دراسة المناخ ومعدلات السقوط للأمطار واتجاه الرياح ودرجات الحرارة المختلفة والتصريف.
- دراسة طبقات التربة ومنسوب المياه الجوفية.

2-6 فتحات الامطار (البالوعات):

وتنشأ علي جانبي الشوارع بجوار الرصيف اوتحته وتكون عادة عند تقاطع الشوارع او في الاماكن المنخفضة بالنسبة للاتجاه الطولي للشارع وتكون في صورته مبسطه لمجرد تجميع مياه الامطار وغسيل الشوارع وتصريفها الي شبكه التصريف العمومية و احياناً تكون عميقه وبها حيزاً للأتربة والرمال حتي لا تصل هذه المواد الي مواسير التصريف الرئيسية وتكون الفتحات التي تدخل منها الامطار والمياه اما راسيه في جوانب الرصيف او افقيه بجوار الرصيف مباشره. ويراعي ان ينشأ القاع بميول إلي مدخل بالوعة التصريف ما عدا البالوعات التي بها حيز لحجز الرمال والأتربة فينشأ القاع بطريقه تساعد علي تفرغ البالوعة من الأتربة بسهوله.



شكل (2-2) يوضح كيفية انشاء فتحات الامطار



شكل (3-2) يوضح فتحات الأمطار



شكل (2-4) يوضح فتحات الأمطار

الفصل الثالث

الطريقة المتبعة واسس التصميم

الفصل الثالث

الطريقة المتبعة واسس التصميم

1-3 طرق تصميم المصارف:

توجد عدة طرق لحساب التصريف لتصميم مصارف الأمطار أهمها:

- الطريقة المنطقية

- طريقة الصيغة التجريبية

- طريقة المساحة الرقمية

- طريقة الرسم المائي

تم التطرق الى الطريقة المنطقية هذه الطريقة تربط كمية المياه المتدفقة نتيجة الامطار على مساحة معينة من الأرض وخلال فترة من الزمن وبغزارة او شرط مطر محددة.

3-2 خطوات التصميم:

- انشاء خريطة كنتورية للمنطقة

- تخطيط مسارات المصارف على حسب ميول الأرض الطبيعية

- تحديد الميل (S) لكل مصرف.

$$S = \frac{\text{أعلى منسوب} - \text{أدنى منسوب}}{\text{طول المصرف}}$$

ايجاد الشدة المطرية (I)

$$I = \frac{760}{10 + t_c}$$

$$t_c = [5 - 20] \text{min}$$

$$t_c = [20 - 100] \text{min}$$

$$I = \frac{1020}{20 + t_c}$$

$$t_f = \frac{\text{طول المصرف}}{\text{السرعة}}$$

السرعة

- المساحة الحقيقية التي يخدمها كل مصرف (A)
- استخدام الصيغة العقلانية نوجد التصريف الماء بالمصرف (Q)

$$Q = \frac{C I A}{3.6} m^3/S$$

- نفرض سرعة الماء في المصرف (V)

$$V = (0.5 - 1.5) m/s$$

- نقوم بحساب زمن التركيز t_c وهو الزمن اللازم لوصول الماء من ابعده الاماكن ويساوي زمن الدخول زائد زمن الانسياب

- نستخدم طريقة Mangle لإيجاد ابعاد المصرف:

$$Q = \frac{A}{n} * R^{\frac{2}{3}} * S^{0.5}$$

$$R = \frac{A}{P}$$

$$a = B * Y$$

$$P = B + 2Y$$

$$Q = \frac{1}{n} \frac{[B * y]^{\frac{5}{3}}}{[B + 2y]^{\frac{2}{3}}} * S^{0.5}$$

- نفترض العرض B نوجد العمق Y عن طريق التجربة والغطاء.

- نجري التحقق للسرعة (V)

$$V = \frac{Q}{a}$$

$$a = B * H$$

$$V = \frac{Q}{B * H}$$

$$H = Y + f_B$$

- غير ذلك نعيد الخطوة من (6)

جدول رقم (3 - 1) يوضح معامل الجريان السطحي C (معامل المطر)

قيمة معامل الجريان السطحي	نوع السطح
0.7-0.95	مراكز المدن والتجارة
0.6-0.9	مناطق صناعية
0.6 - 95	مناطق سكنية ذات كثافة عالية
0.25-0.5	مناطق سكنية ذات كثافة منخفضة
0.1-0.3	ملاعب او حدائق غير مستقلة

الفصل الرابع

التحليل ومناقشة النتائج

الفصل الرابع

التصميم ومناقشة النتائج

4-1 تصميم المصرف الفرعي الأول:

يقع في الجزء الشرقي للسوق ويخدم مساحة 0.056 كلم² بطول 200 م

$$L = 200 \text{ m} \quad a = 0.056 \text{ Km}^2 \quad S = 0.01 \text{ m}$$

$$t_0 = 5 \text{ min} \quad C = 0.95 \quad n = 0.017 \quad f_B = 0.26$$

نفرض ان السرعة =

$$V = 1.2 \text{ m/s}$$

$$t_f = \frac{200}{1.2 \cdot 60} = 2.77$$

$$t_c = t_f + t_0$$

$$t_c = 5 + 2.77 = 7.77 \text{ min}$$

$$I = \frac{760}{10 + t_c}$$

$$I = \frac{760}{10 + 7.77} = 42.7 \text{ mm/hr}$$

$$Q = \frac{C I A}{3.6}$$

$$Q = \frac{0.95 \cdot 42.7 \cdot 0.056}{3.6} = 0.63 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$Q = \frac{1}{n} \frac{[B * y]^{\frac{5}{3}}}{[B + 2y]^{\frac{2}{3}}} * S^{0.5}$$

نفرض لعرض

$$B = 0.8 \text{ m}$$

$$0.63 = \frac{1}{0.017} * \frac{(0.8 * y)^{\frac{5}{3}}}{(0.8 + 2y)^{\frac{2}{3}}} * 0.01^{0.5}$$

$$Y = 0.39 \text{ m}$$

$$H = Y + f_B$$

$$H = 0.39 + 0.29 = 0.65 \text{ m}$$

$$v_{\text{actually}} = \frac{Q}{a_1}$$

$$v_{\text{actually}} = \frac{Q}{B * H} = \frac{0.63}{0.8 * 0.65} = 1.2 \text{ m/s}$$



شكل (1-4) يوضح أبعاد المصرف الفرعي الأول

2-4 تصميم المصرف الفرعي الثاني:

يقع في الجزء الغربي للسوق ويخدم مساحة 0.032 كلم² بطول 140 متر

$$A = 0.032 \text{ km}^2 \quad S = 0.01 \quad t_0 = 5 \text{ min} \quad f_B = 0.20$$

$$n = 0.017 \quad V = 1.2 \text{ m/s} \quad L = 140 \text{ m}$$

$$t_f = \frac{140}{1.2 \cdot 60} = 1.94 \text{ m}$$

$$t_c = 5 + 1.94 = 6.94 \text{ m}$$

$$I = \frac{760}{10 + 6.94} = 44.86 \text{ mm/hr}$$

$$Q = \frac{0.95 \cdot 44.86 \cdot 0.032}{3.6} = 0.37 \text{ m}^3 / \text{s}$$

ونفرض أن العرض:

$$B = 0.6 \text{ m}$$

$$0.37 = \frac{1}{0.017} * \frac{(0.6 \cdot y)^{\frac{5}{3}}}{(0.6 + 2Y)^{\frac{2}{3}}} * 0.01^{0.5}$$

$$y = 0.35 \text{ m}$$

$$H = y + f_B$$

$$H = 0.35 + 0.20 = 0.55 \text{ m}$$

$$v_{\text{actually}} = \frac{Q}{a_2}$$

$$v_{\text{actually}} = \frac{Q}{B \cdot H} = \frac{0.37}{0.6 \cdot 0.55} = 1.2 \text{ m/s}$$



شكل (2-4) يوضح ابعاد المصرف الفرعي الثاني

3-4 تصميم المصرف الرئيسي :

وينقسم الى جزئين رئيسيين بطول 440 متر ويخدم مساحة 0.088 كلم².

1-3-4 الرئيسي الجزء الاول:

$$A = 0,032 \text{ k m}^2 L = 120\text{m} \quad t_0 = 5\text{min} \quad f_B = 0.20 \quad C = 0.95 \quad S = 0.012$$

$$t_c = 5 + \frac{120}{1.2 \times 60} = 6.66 \text{ min}$$

$$I = \frac{760}{10 + 6.66} = 45.78 \text{ mm/hr}$$

$$Q = \frac{0.95 * 45.78 * 0.032}{3.6} = 0.38 \text{ m}^3/\text{s}$$

نفرض أن العرض:

$$B = 0.6\text{m}$$

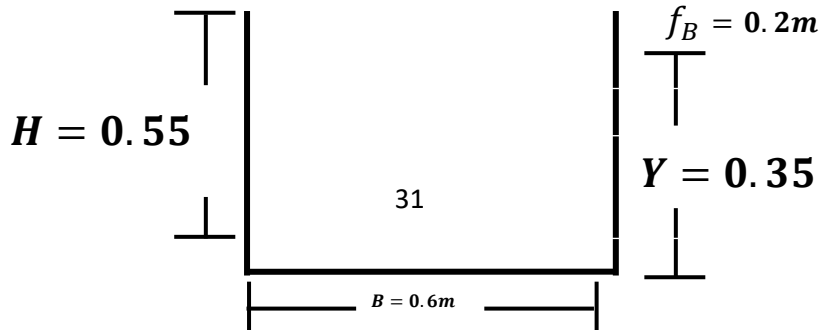
$$Q = \frac{1}{0.017} * \frac{(0.6 * y)^{\frac{5}{3}}}{(0.6 + 2y)^{\frac{2}{3}}} * 0.012^{0.5}$$

$$y = 0.35$$

$$H = 0.35 + 0.2 = 0.55\text{m}$$

$$v_{\text{actually}} = \frac{Q}{a_3}$$

$$v_{\text{actually}} = \frac{Q}{B * H} = \frac{0.38}{0.6 * 0.55} = 1.2\text{m/s}$$



شكل (3-4) يوضح ابعاد المصرف الرئيسي الجزء الاول

4-4 الرئيسي الجزء الثاني:

$$A = (C_1 * A_1 + C_2 * A_2) = 0.083 \text{ Km}^2 \text{ S} = 0.010$$

$$f_B = 0.3 \quad t_0 = 5 \text{ min}$$

$$t_c = 5 + \frac{120}{1.2 * 60} + \frac{320}{1.2 * 60} = 11.11 \text{ min}$$

$$I = \frac{760}{10 + 11.11} = 36 \text{ mm/hr}$$

$$Q = \frac{0.083 * 36}{3.6} = 0.83 \text{ m}^3/\text{s}$$

نفرض أن العرض:

$$B = 0.92 \text{ m}$$

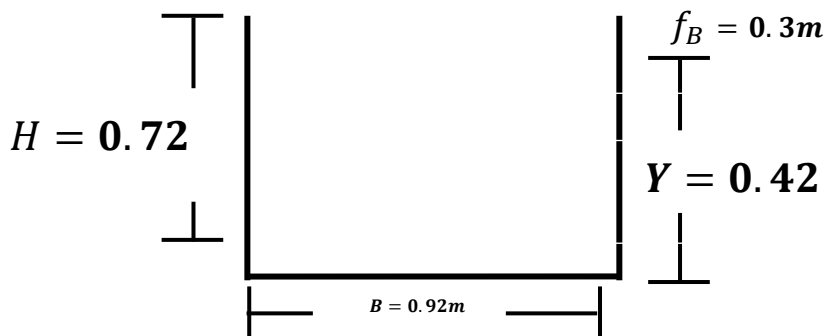
$$Q = \frac{1}{0.017} * \frac{(0.92 * y)^{\frac{5}{3}}}{(0.92 + 2y)^{\frac{2}{3}}} * 0.010^{0.5}$$

$$y = 0.42 \text{ m}$$

$$H = 0.42 + 0.3 = 0.72 \text{ m}$$

$$v_{\text{actually}} = \frac{Q}{a_4}$$

$$v_{\text{actually}} = \frac{Q}{B * H} = \frac{0.83}{0.92 * 0.72} = 1.24 \text{ m/s}$$



شكل (4-4) يوضح ابعاد المصرف الرئيسي الجزء الثاني

جدول (1-4) يوضح بيانات كل مصرف

المصرف	الطول m	الميلان	المساحة km ²	العمق الكلي للمصرف m	التصريف m ³ /s	السرعة m/s
الفرعي الاول	200	0.0133	0.056	0.65	0.63	1.2
الفرعي الثاني	140	0.0133	0.032	0.55	0.37	1.2
الرئيسي الجزء الاول	120	0.012	0.032	0.55	0.38	1.2
الرئيسي الجزء الثاني	320	0.010	0.088	0.72	0.83	1.24

الفصل الخامس

الخلاصة والتوصيات

الفصل الخامس

الخلاصة والتوصيات

1-5 الخلاصة :

تم تصميم مصارف مياه الامطار بسوق مدينة بربر وذلك لتفادي الأضرار التي قد تصيبهم جراء تهدم المنازل و الامراض التي قد تصيبهم نتيجة لركود المياه وكذلك تدهور حركة السير والمواصلات.

ولحل هذه المشكلة قبل حدوثها تم تصميم قنوات تصريف تقوم بتوجيه المياه الى المصرف الرئيسي للمحلية وبذلك نكون قد ساعدنا في الحماية من مخاطر الفيضانات والسيول.

تم تصميم المصرف الفرعي الاول: الذي طوله 200 متر وعرضه 0.80 متر وعمق الماء 0.39 متر والعمق الكلي للمصرف 0.65 متر.

تم تصميم المصرف الفرعي الثاني: الذي طوله 140 متر وعرضه 0.60 متر وعمق الماء 0.35 متر والعمق الكلي للمصرف 0.55 متر.

تم تصميم المصرف الرئيسي الذي ينقسم الي جزئين:

- الرئيسي الجزء الاول: الذي طوله 120 متر وعرضه 0.60 متر وعمق الماء 0.35 متر والعمق الكلي للمصرف 0.55 متر .

- الرئيسي الجزء الثاني: الذي طوله 320 متر وعرضه 0.92 متر وعمق الماء 0.42 متر والعمق الكلي للمصرف 0.72 متر.

التوصيات:

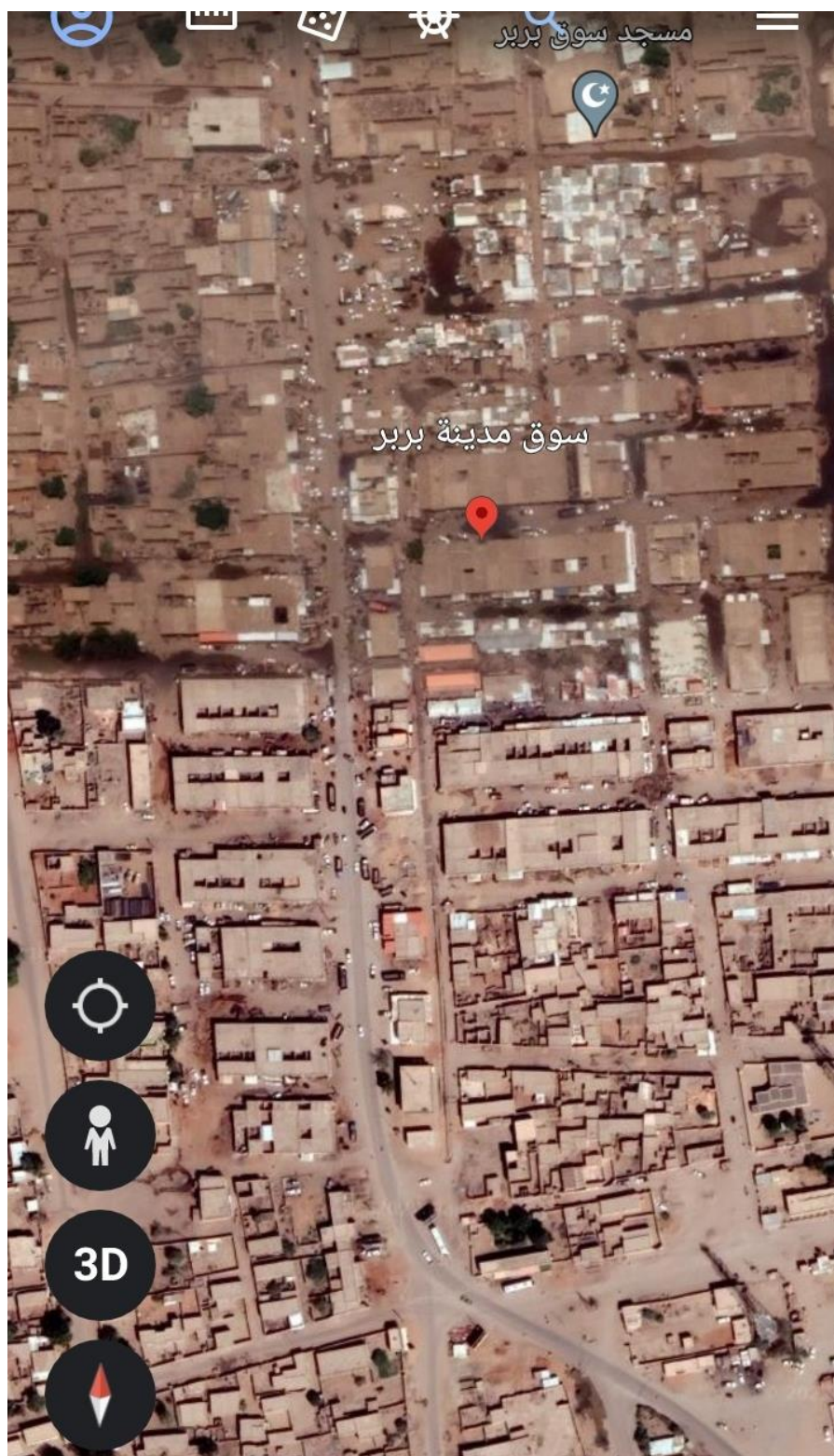
- مواصلة تصميم مصارف الامطار لباقي الاحياء في المدينة.

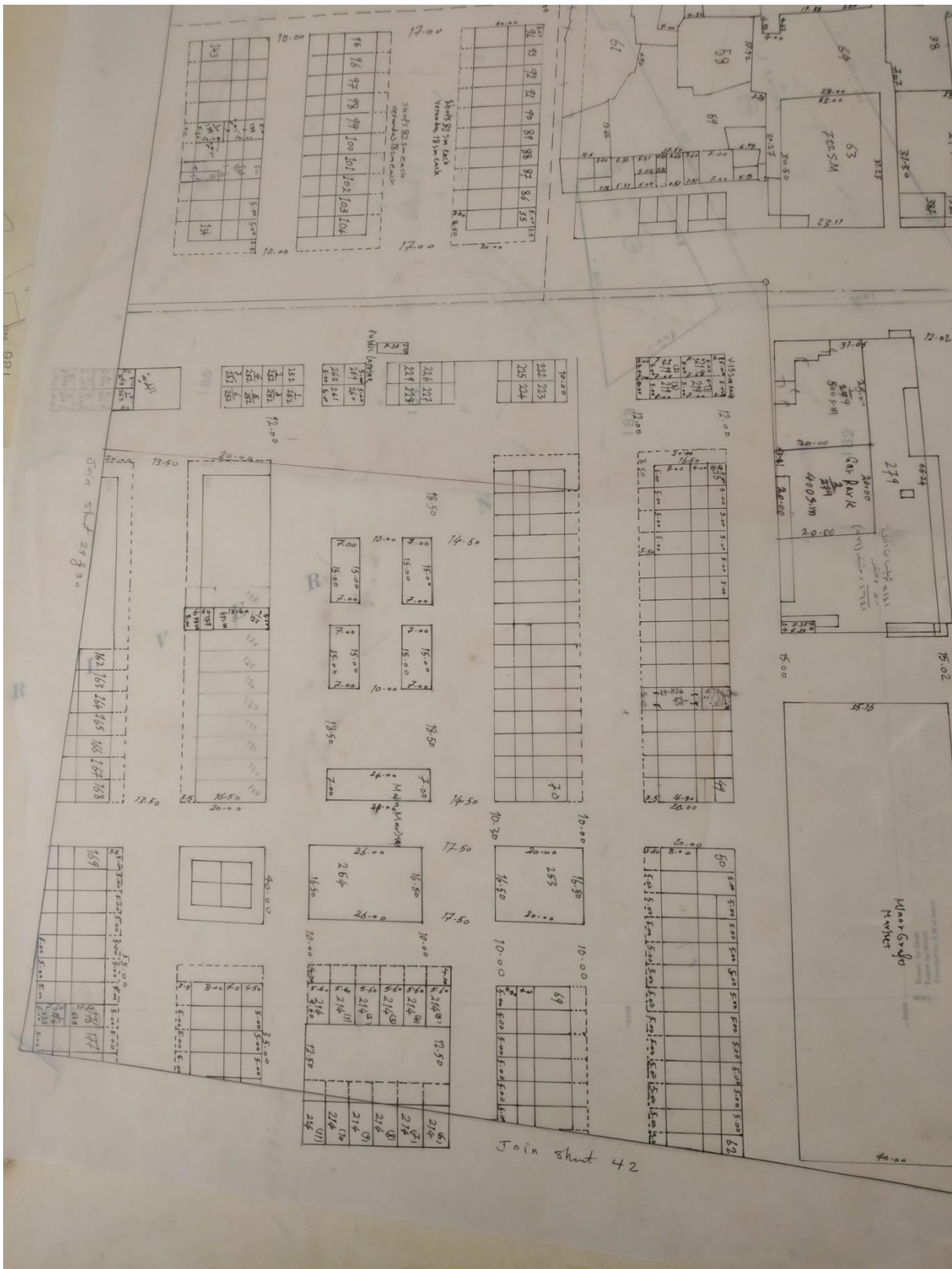
- توفير الخرائط الكنتورية والتفصيلية بإدارة المساحة بالمحلية.

المصادر والمراجع:

1. كتاب شبكات المياه والصرف -الادارة العامة لتدريب التقني والمهني المملكة العربية السعودية.
2. محمد طارق العدوي (1988) النظم الهندسة للتغذية والمياه والصرف الصحي (دار الراتب الجامعية بيروت).

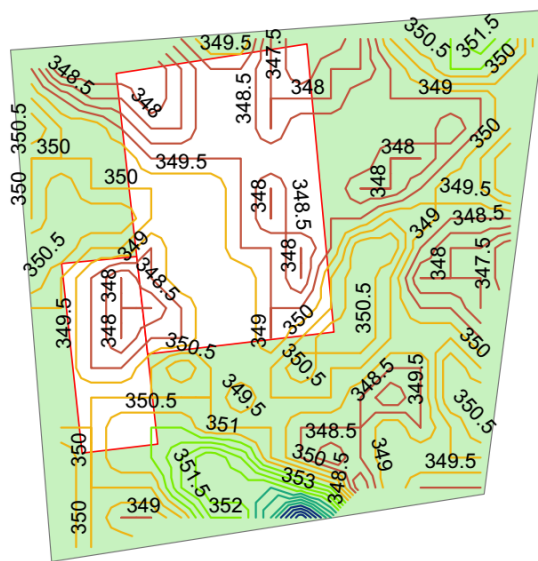
الملاحق:












berber souq contour map




Legend

Contour_Extract5


Contour

-  347.500000 - 349.000000
-  349.000001 - 350.500000
-  350.500001 - 352.500000
-  352.500001 - 354.500000
-  354.500001 - 356.500000

ddd.dwg Polygon

-  <all other values>

Cad Renderer

-  Continuous, 1, 25

1:5,944

140 70 0 140 Meters



