

هيدروجراف نظام الجريان السطحي وتقدير حجم التصريف

المائي لأحواض الأودية بمنطقة مرسي مطروح

"دراسة تطبيقية باستخدام نموذج الهيئة الأمريكية لصيانة التربية"

د. حمديه عبد القادر العوضي*

الملخص :

لتقدير حجم التصريف المائي لأحواض الأودية بمنطقة مرسي مطروح، تمت الاستعانة بنموذج الهيئة الأمريكية لصيانة التربية في تصميم هيدروجراف نظام الجريان المائي (المخطط المائي)، وكذلك هيدروجراف العاصفة (هيدروجراف الأمطار الفعلية) لسبعة أحواض تصريف مائي بمنطقة مرسي مطروح، هي من الشرق إلى الغرب: حوض وادي خروبة، وحوض وادي مدور، وحوض وادي ماجد، وحوض وادي الوشكة، وحوض وادي سنب، وحوض وادي أم أشطان، وأظهر تحليلاً هيدروجراف نظام الجريان المائي أن قيم أقصى تصريف مائي لأحواض هذه الأودية تتراوح بين ٤٧ - ٤٠،١٨ م^٣/ثانية، بمتوسط عام يبلغ ٢٤،١٥ م^٣/ثانية، بينما يتراوح زمن الوصول إلى قمة التصريف بين ٥٣ - ٢٧٠ ساعة، بمتوسط عام ١،٨٦ ساعة.

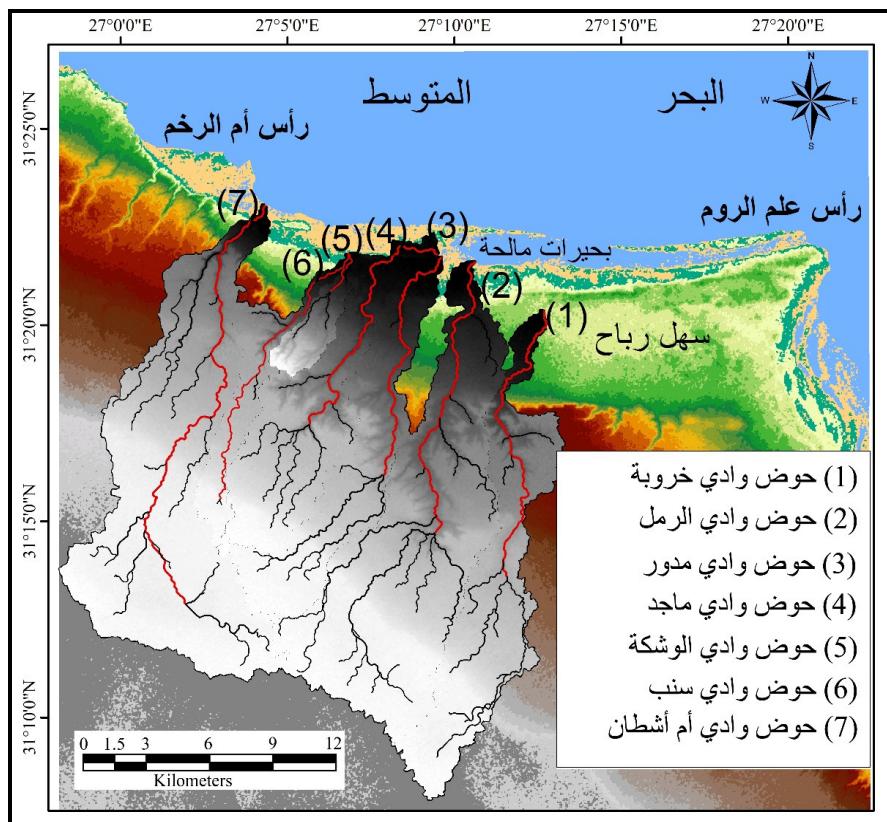
وبناء على فترات رجوع الأمطار اليومية التي تسقط على أحواض تلك الأودية، أظهر تحليلاً هيدروجراف الجريان المائي السطحي الفعلي، أن أقصى تصريف مائي من المتوقع أن يتكرر حدوثه خلال خمس سنوات في أحواض الأودية موضوع الدراسة يتراوح بين ٠٠،٢٠ - ٠٠،٠٤ م^٣/ثانية، بينما يتراوح أقصى تصريف مائي قد يتكرر حدوثه خلال عشرة سنوات بين ٢٠٣،٣١ - ٤٢،٨٦ م^٣/ثانية، ويتراوح أقصى تصريف مائي قد يتكرر حدوثه بواقع مرة واحدة خلال ٢٥ سنة بين ٢٩١،٣٠ - ٦١،٤١ م^٣/ثانية، بينما يتراوح أقصى تصريف مائي قد يتكرر حدوثه بواقع مرة واحدة خلال ٥٠ سنة بين ٤١٦،٢٦ - ٨٧،٧٥ م^٣/الثانية، وأظهرت نتائج تحليلاً هيدروجراف التصريف المائي لأحواض الأودية بمنطقة مرسي مطروح أن أقصى تصريف مائي كان من نصيب حوض وادي الرمل، وأقل تصريف مائي كان من نصيب حوض وادي سنب في جميع فترات الرجوع المختارة، في حين جاءت قيم أقصى تصريف مائي لأحواض الأودية الأخرى قرينة من بعضها. وقد تقييد نتائج هذه الدراسة في إدارة الموارد المائية السطحية، وفي مجال تنمية منطقة مرسي مطروح، رغم فصلية الأمطار، وذرتها بشكل عام.

الكلمات المفتاحية: مرسي مطروح، هيدروجراف العاصفة، قمة التصريف المائي، زمن الوصول إلى قمة التصريف، حوض التصريف المائي، التنمية المستدامة.

* أستاذ المخراقيا الطبيعية ونظم المعلومات الجغرافية، كلية الآداب – جامعة الإسكندرية.

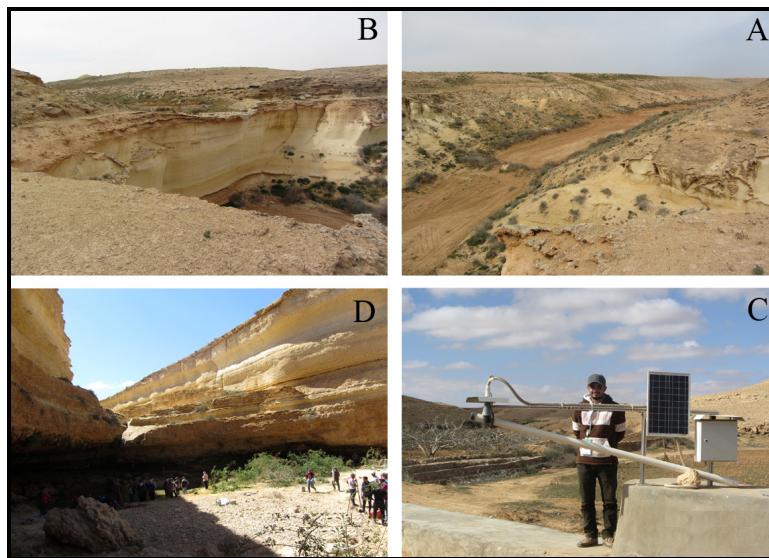
المقدمة :

تتضمن منطقة مرسى مطروح التي تشغّل جزءاً من الساحل الشمالي الغربي لجمهورية مصر العربية عدّاً من أحواض الأودية، وقع الاختيار على سبعة أحواض منها؛ لدراسة نظام الجريان السطحي وتقدير حجم التصريف المائي، وتتميز الأحواض المختارة بأنها الأكبر من حيث المساحة، والأكثر استغلالاً في مجال العمل الزراعي، وتستقبل هذه الأحواض كميات متفاوتة من الأمطار في فصل الشتاء، وتتكرر فيها ظاهرة السيول، وهذه الأحواض من الشرق إلى الغرب هي: حوض وادي خروبة، حوض وادي الرمل، حوض وادي متور، حوض وادي ماجد، حوض وادي الوشكة، حوض وادي سنب، حوض وادي أم أشطان (شكل ١)، وفكرياً تقع هذه الأحواض بين دائرتين عرض ٣١°٢٣'ـ ٣١°٥٤' و ٣١°٠٧'ـ ٣١°٠٤' شمالاً، وخطي طول ٢٦°١٣'ـ ٢٦°١٧' و ٢٦°٠٩'ـ ٢٦°٠٥'، وتتراوح مساحات تلك الأحواض بين ٣٨٨ كم٢، بمتوسط عام يبلغ ٥٥,٥١ كم٢، وتشغل مجتمعة مساحة تقدر بنحو ١٠٧,٤٨ كم٢.



شكل (١) : أحواض الأودية موضوع الدراسة بمنطقة مرسى مطروح.

وتوضح الخريطة الجيولوجية (NH 35 NE, scale 1:500000) لمنطقة الدراسة بأن الصخور السطحية في أحواض الأودية، صخور رسوبية أربست في بيئه بحرية ضحلة إبان حقبة النيوجين (من الميوسين الأوسط إلى نهاية البليوسين)، وتتألف من الحجر الجيري الحفري كريمي إلى وردي اللون، ينتمي تكوينات من المارل، وتعرف هذه الصخور بتكوين مارماريكا Marmarica Formation (شكل ٢)، كما تتضمن أحواض الأودية صخوراً أخرى من الحجر الجيري الأبيض، وينتمي فيها أيضاً تكوينات من المارل على مستويات متباينة، ويطلق على هذه الصخور تكوين الحجيف El-Hagif Formation (Hassanein and El-Senussi, 1984). وتفترض تكوينات الزمن الرابع نطاق السهل الساحلي (سهل رياح) إلى الشمال مباشرةً من حافة هضبة مارماريكا، وتختلف أنواع هذه التكوينات كما تختلف خصائصها بالاتجاه من الجنوب صوب الشمال، ولعل أبرزها تكوينات الحجر الجيري البتروخي Oolitic limestone الذي تناولتها عمليات التشكيل البليستوسينية البحرية والقارية على السواء (Cherif et al., 1975)، وشكلت منها حافات طولية تمتد موازية لحافة الهضبة الميوسينية جنوباً، وخط الساحل شمالاً، ويفصل هذه الحافات عن بعضها منخفضات طولية وأسطح مستوية تغطيها تكوينات من أصول فضية (مراكح الأودية)، وسباخ وكثبان رملية صغيرة الحجم، وتكونيات شاطئية حديثة.



شكل (٢) : المجرى الأعلى لوادي ماجد في صخور الحجر الجيري التابع لتكوين مارماريكا (A)، ونقطة تجديد (ترابع) ليثولوجية في القطاع الأوسط لوادي ماجد (B)، ونظام السدود الحجرية على وادي خروبة، وتظهر في الصورة محطة لرصد وتسجيل الأمطار تابعة لمشروع تنمية وادي خروبة وهو مشروع زراعي إيطالي مصري (C)، ونقطة تجديد ليثولوجية في القطاع الأوسط لوادي أم أشطان (D) وبيدو واضح التقويض السفلي (البنويعي) وبركة غطس بعمق ٦ متر أسفل النقطة.

وأثبتت الدراسة الميدانية بجانب تحليل نموذج الارتفاع الرقمي (ASTER-DEM-30m) أن الخصائص المورفومترية والجيومورفولوجية لأحواض التصريف جاءت انعكاساً للخصائص الليثولوجية والبنوية لصخور منطقة الدراسة، على سبيل المثال، تنتهي معظم خطوط التصريف المائي في منطقة مرسي مطروح بشكل عام، للنمط الشجري والنطمت المتوازي Dendritic and parallel drainage patterns، ويسود النمط الشجري على مكافف الحجر الجيري التابع لتكوين مرماريكا الذي تكتنفه مفاسد صخرية تتصل ببعضها بزوايا حادة، بينما يسود النمط المتوازي على مكافف الحجر الجيري التابع لتكوين الحجيف، وهنا تتبع خطوط التصريف مفاسد متوازية تتصل ببعضها بأكواخ قائمة الزوايا أو تقاد، ولهذا تمثل مجاري النمط الأول للتعرج والانعطاف بدرجات متوافقة، كما تتميز المقاطع العرضية لهذا النمط من المجاري بالاتساع والضخامة، وتشرف عليها جوانب سلمية هيئة الانحدار، بينما تبدو مجاري النمط الثاني مستقيمة إلى حد كبير، وتتميز مقاطعها العرضية بالضيق والعمق (صندوقيّة الشكل)، وتقف جوانبها منتصبة في هيئة حافات شديدة الانحدار، تتحول إلى حافات رأسية بالاتجاه صوب المنابع.

وأظهرت البيانات المناخية التي سجلتها محطة مرسي مطروح في الفترة من ١٩٤٧-٢٠٠٥ م بأن منطقة الدراسة تتدرج تحت المناخ الجاف إلى شبه جاف، حيث تتراوح درجة الحرارة القصوى بين $17,8^{\circ}\text{C}$ (يناير)، $29,8^{\circ}\text{C}$ (أغسطس)، بمتوسط سنوي يبلغ $24,1^{\circ}\text{C}$ ، بينما تتراوح درجة الحرارة الدنيا بين $9,2^{\circ}\text{C}$ (يناير)، $21,9^{\circ}\text{C}$ (أغسطس)، بمتوسط سنوي يبلغ $15,2^{\circ}\text{C}$ ، وتسقط على منطقة الدراسة أمطار بمتوسط سنوي $173,6\text{ mm}$ ، وتسقط معظم هذه الأمطار ($133,6\text{ mm}$) في الأشهر من نوفمبر إلى مارس؛ نتيجة لمورر المنخفضات الجوية الشتوية بحذاء ساحل البحر المتوسط من الغرب إلى الشرق، وأقصى كمية مطر يومية سجلتها محطة مرسي مطروح خلال ٥٨ سنة بلغت $79,0\text{ mm}$ ، وتكرر سقوط هذه الكمية من الأمطار مرتين في عام واحد، الأولى بتاريخ ١٩٨٦/٩/٧، والثانية بتاريخ ١٩٨٦/١١/٢٧، تليها من حيث الكثافة كمية من الأمطار بلغت $70,7\text{ mm}$ سقطت على منطقة الدراسة بتاريخ ١٩٨٩/١٠/٢٧، وبلغت كمية الأمطار التي تأتي في المرتبة الثالثة $63,8\text{ mm}$ سقطت بتاريخ ١٩٧٧/١٢/١٣، ويبلغ المتوسط العام لأقصى كمية مطر سقطت في يوم واحد خلال فترة التسجيل $23,8\text{ mm}$ ، وتعد هذه الكميات من الأمطار أهم الأحداث المناخية التي شهدتها منطقة الدراسة من منظور هيدرولوجي، حيث تفاصيل الأودية بكامل طاقتها، وتتدفق قدرًا من المياه يغمر سهل رياح وينتهي في البحر بعدما يتسبب في حدوث خسائر كبيرة في بعض المنشآت والممتلكات.

والواقع إن أحواض الأودية تعد واحدة من أهم الظواهر الطبيعية في البيئات الجافة وشبه الجافة بصفة خاصة، حيث تتضمن هذه الأحواض موارد وإمكانات يمكن استخدامها والاستفادة بها، يأتي في مقدمتها الموارد المائية والتربة والنبات الطبيعي، ولا شك في أن التخطيط لتربية تلك الموارد

والاستفادة بها يتوقف - بالدرجة الأولى - على نتائج دراسات تطبيقية متخصصة، غير أن النقص في البيانات المناخية المتاحة، نتيجة لنقص الحاد في محطات الرصد، وضعف كفاءة بعض أجهزة الرصد وكثرة أعطالها؛ انعكس سلباً على دقة البيانات، كما أن بيانات بعض محطات الرصد متقطعة، وتكتفيها فوائل زمنية توقفت خلالها عملية الرصد، فضلاً عن عدم وجود محطات رصد ومراقبة هيدرولوجية داخل أحواض الأودية في مصر وسائر الأقطار العربية؛ الأمر الذي دفع بهذه الدراسة وغيرها من الدراسات لاستخدام نموذج أو أكثر من النماذج الرياضية المعنية بمحاكاة نظم الجريان المائي في الأنهار دائمة الجريان والأودية التي تتكرر فيها ظاهرة السيول.

وتهدف تلك النماذج إلى تصميم هيدروجراف (مخطط مائي) إثنائي لنظام الجريان Synthetic unit hydrograph اعتماداً على متغيرات مورفومترية وهيدرولوجية خاصة بحوض التصريف، ثم تستخدم قيم الهيدروجراف الإنثائي وتسويقه في إنشاء هيدروجراف الجريان المائي أو هيدروجراف العاصفة Storm hydrograph الذي يحدد حجم الجريان السطحي، وحجم المياه في قمة التصريف، وزمن الوصول إلى قمة التصريف في فترات رجوع أقصى كمية مطر تسقط في يوم واحد على حوض التصريف من خلال البيانات المتاحة للمطر.

والحقيقة هنالك عدد من النماذج الرياضية تستخدم في تقدير حجم الجريان المائي في أحواض التصريف، وتقيير أقصى حجم للمياه في قمة التصريف، لعل أكثرها شهرة واستخداماً: نموذج سنایدر Soil Conservation Service Snyder's Model، ونموذج الهيئة الأمريكية لصيانة التربة Storm hydrograph (SCS Model)، ونموذج جرای Gray's Model، ونموذج كلارک Clark's Model، وبعد نموذج الهيئة الأمريكية لصيانة التربة الأنسوب ل أحواض أودية منطقة مرسي مطروح، حيث أشارت الهيئة الأمريكية لصيانة التربة (SCS, 2002)، كما أشارت دراسات أخرى إلى أن هذا النموذج يعطى نتائج قريبة من الواقع في حال ما إذا تم تطبيقه على أحواض تصريف صغيرة المساحة (500 km^2 أو أقل) (Ramirez, 2000; Jones, 2006)، كما أن هذا النموذج يعتمد على بيانات أقصى كمية مطر تسقط في يوم واحد، بجانب بعض الخصائص المورفومترية للحوض، وبناء على الخصائص الهيدرولوجية للتربة داخل الحوض؛ يحسب هذا النموذج بدقة شديدة نسبة الفاقد من مياه المطر داخل الحوض التي لا تصل إلى مخرج الوادي أو إلى مصبه.

منهج البحث وأساليبه :

تُعد المحاكاة باستخدام أحد النماذج الرياضية أو الجبرية Deterministic Mathematical Model منهجاً دراسياً بدلاً، غير أنه مكمل لمناهج أخرى أصولية أبرزها منهج النظام والمنهج الموضوعي، وعلى هذا الأساس تم الاعتماد على نموذج الهيئة الأمريكية لصيانة التربة (SCS-CN)

في إنشاء هيدروجراف نظام الجريان السطحي وتقدير حجم التصريف المائي لأحواض الأودية بمنطقة مرسى مطروح، بينما تم تحليل نتائج المعادلات والصيغ الرياضية الخاصة بالنموذج على أساس منهجية نظامية وموضوعية. ويلزم لتطبيق هذا النموذج قياس بعض المتغيرات المورفومترية، وحساب بعض المتغيرات الهيدرولوجية لأحواض الأودية موضوع الدراسة، ولقياس المتغيرات المورفومترية الالزامية، تم فصل أحواض التصريف موضوع الدراسة، واشتقاق شبكات التصريف من نموذج الارتفاع الرقمي ASTER DEM-30m (Arc GIS-10.3)، وعلى جانب آخر، تمت الاستعانة بنموذج الهيئة الأمريكية لصيانة التربة في حساب قيم المتغيرات الهيدرولوجية التي تتضمنها معادلة أقصى تصريف مائي أو قمة التصريف (المعادلة رقم ١) وهي على النحو الآتي:

$$Q_p = \frac{0.208 \times A \times Q_d}{T_p} \quad (1)$$

حيث إن:

Q_p أقصى تصريف مائي أو قمة التصريف ($\text{م}^3/\text{ثانية}$)

A مساحة حوض التصريف المائي (كم^2)

Q_d حجم الجريان السطحي (مم)، ويحسب من المعادلة التالية (رقم ٢)

T_p زمن الوصول إلى قمة التصريف (ساعة)، ويحسب من المعادلة التالية (رقم ٣)

$$Q_d = R_c \times H \quad (2)$$

$$T_p = \frac{T_c + 0.133T_c}{1.7} \quad (3)$$

حيث إن:

R_c معامل الجريان المائي Runoff coefficient، وتعكس قيمة هذا المعامل الخواص الهيدرولوجية للصخور والتربة داخل أحواض التصريف من نفاية وسعة امتصاص وتخزين للمياه، وتتراوح قيمة هذا المعامل بين $0.10, 0.30, \dots, 0.82$ ، وخصصت الهيئة الأمريكية لصيانة التربة القيمة $(R_c = 0.175)$ لتراب المناطق الجافة التي استقت موادها من صخور الحجر الجيري تحت تأثير التعرية والتتجوية.

H متوسط أقصى كمية مطر تسقط في يوم واحد (مم) وهو 23.82 مم، وفقاً لبيانات الأمطار التي سجلتها محطة مرسى مطروح في الفترة من $1947 - 2005$ م.

T_c زمن التركيز (دقيقة) Time of concentration ويحسب من المعادلة التالية (رقم ٤):

$$Tc = 0.0195 \left(\frac{L^{0.77}}{S^{0.383}} \right) \quad (4)$$

حيث إن: (L) طول المجرى الرئيس (المتر)، (S) انحدار المجرى الرئيس (م/م)، ويحسب انحدار المجرى الرئيس من المعادلة التالية (رقم ٥):

$$S = \frac{H_{max} - h_{min}}{d} \quad (5)$$

حيث إن: H_{max} أقصى ارتفاع للمجرى الرئيس (المتر)، h_{min} أدنى ارتفاع للمجرى الرئيس، d طول المجرى الرئيس (المتر).

ويتضمن الجدول التالي (رقم ١) قيم المتغيرات المورفومترية والهيدرولوجية اللازمة لإنشاء هيدروجراف نظام الجريان المائي في أحواض الأودية بمنطقة مرسى مطروح، وهي نتائج تحليل نموذج الارتفاع الرقمي، ونتائج تطبيق المعادلات والصيغ الرياضية الخاصة بنموذج الهيئة الأمريكية لصيانة التربة (SCS-CN).

جدول (١) : المتغيرات المورفومترية والهيدرولوجية اللازمة لإنشاء هيدروجراف نظام الجريان المائي في أحواض التصريف بمنطقة مرسى مطروح.

المتغيرات الهيدرولوجية			المتغيرات المورفومترية			حوض وادي
Qp (m ³ /sec)	Tp (hr)	Tc (hr)	S (m/m)	L (m)	A (sq.km)	
19.43	2.46	3.69	0.0071	15584	55.12	خروبة
40.18	2.22	3.33	0.0063	12837	102.85	الرمل
24.59	1.58	2.37	0.0084	9546	44.79	مدور
27.74	1.59	2.38	0.0079	9265	50.85	ماجد
14.09	0.53	0.47	0.0122	1383	8.61	الوشكة
8.47	1.93	2.89	0.0106	13858	18.84	سنبل
34.53	2.70	4.05	0.0081	18769	107.48	أم أشطان
24.15	1.86	2.74	0.0087	11606	55.51	المتوسط

أولاً - هيدروجراف نظام الجريان في أحواض الأودية بمنطقة مرسى مطروح :

Development of Synthetic Unit Hydrograph

اعتبر نموذج (SCS-CN) قيم الوقت وقيم التصريف المائي أساساً لإنشاء هيدروجراف نظام الجريان، ويحسب الوقت (T) الذي يستغرقه التصريف المائي كنسبة من وقت الوصول إلى قمة التصريف (Tp) (ناتج المعادلة رقم ٣)، بينما يحسب حجم التصريف المائي (Q) Discharge كنسبة من حجم المياه في قمة التصريف Peak discharge (Qp) (ناتج المعادلة رقم ١)، على سبيل المثال، يوضح الجدول (رقم ١) أن زمن الوصول إلى قمة التصريف في حوض وادي خروبة يبلغ ٢,٤٦ ساعة (Tp = 2.46 hr)، بينما يبلغ حجم المياه في قمة التصريف لهذا الحوض ١٩,٤٣ م٣/ثانية (Qp = 19.43 m³/sec)، وبضرب هاتين القيمتين في القيم المعيارية لنموذج الهيئة الأمريكية (SCS) يمكن استخراج قيم المحورين الأفقي والرأسي لهيدروجراف حوض وادي خروبة، حيث تستخرج قيم الوقت T (hr) (قيم المحور الأفقي) من عملية ضرب نسب الوقت المعيارية × زمن الوصول إلى قمة التصريف (T/Tp)، بينما تستخرج أحجام التصريف المائي (Q) (المحور الرأسي) من عملية ضرب نسب التصريف المائي المعيارية × حجم المياه في قمة التصريف (Q/Qp). على النحو الذي يوضحه الجدولان التاليان (رقماء ٢، ٣).

جدول (٢) : طريقة استخراج قيم هيدروجراف حوض وادي خروبة بالاستعانة بالقيم المعيارية لنموذج الهيئة الأمريكية لصيانة التربة (SCS).

	ثوابت معيارية خاصة بنموذج (SCS-CN)		القيم المستخرجة بناء على الثوابت المعيارية الخاصة بنموذج
1.	At $(T/Tp) = 0, Q/Qp = 0$	thus	At $T = 0 \text{ hr}, Q = 0 \text{ m}^3/\text{sec}$
2.	At $(T/Tp) = 0.5, Q/Qp = 0.43$	thus	At $T = 1.23 \text{ hr}, Q = 8.35 \text{ m}^3/\text{sec}$
3.	At $(T/Tp) = 1.0, Q/Qp = 1.0$	thus	At $T = 2.46 \text{ hr}, Q = 19.43 \text{ m}^3/\text{sec}$
4.	At $(T/Tp) = 1.5, Q/Qp = 0.66$	thus	At $T = 3.69 \text{ hr}, Q = 12.82 \text{ m}^3/\text{sec}$
5.	At $(T/Tp) = 2, Q/Qp = 0.32$	thus	At $T = 4.92 \text{ hr}, Q = 6.22 \text{ m}^3/\text{sec}$
6.	At $(T/Tp) = 2.5, Q/Qp = 0.155$	thus	At $T = 6.15 \text{ hr}, Q = 3.01 \text{ m}^3/\text{sec}$
7.	At $(T/Tp) = 3.0, Q/Qp = 0.075$	thus	At $T = 7.38 \text{ hr}, Q = 1.46 \text{ m}^3/\text{sec}$
8.	At $(T/Tp) = 3.5, Q/Qp = 0.036$	thus	At $T = 8.61 \text{ hr}, Q = 0.77 \text{ m}^3/\text{sec}$

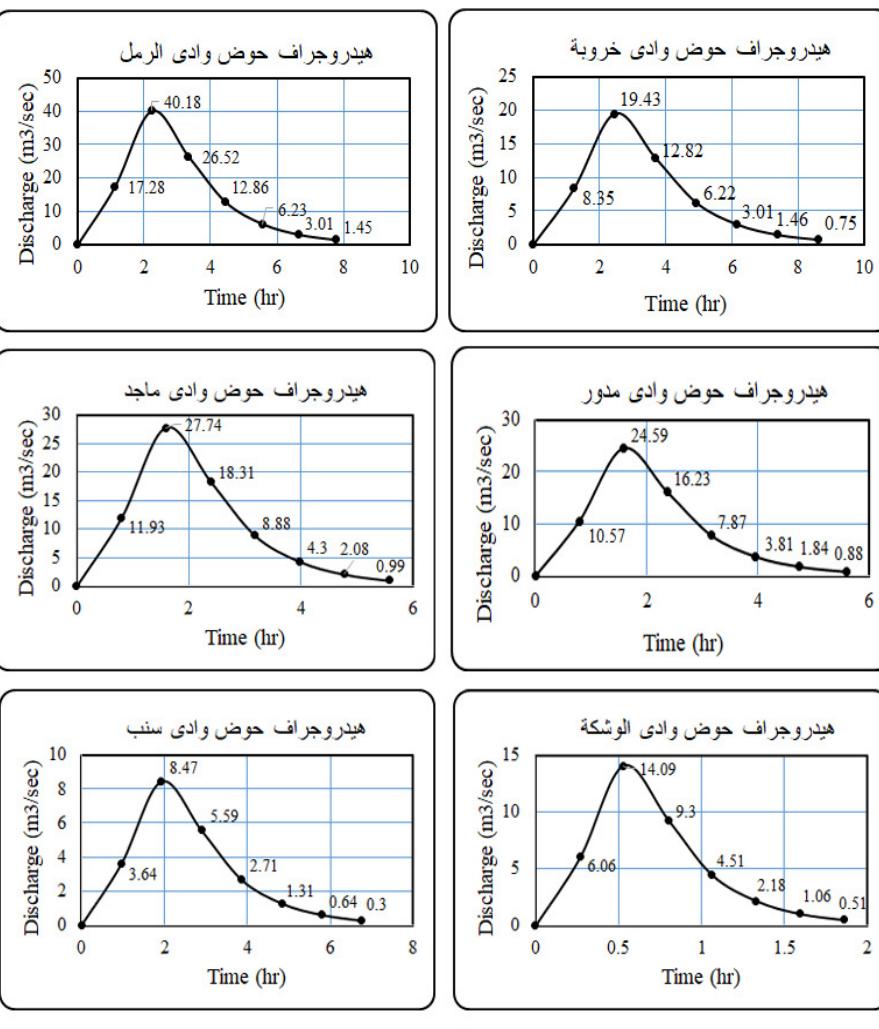
جدول (٣) : قيم وقت التصريف، وقيم التصريف المائي لحوض وادي خروبة بناء على القيم المعيارية لنسب الوقت ونسبة الجريان المائي الخاصة بنموذج (SCS-CN).

نسبة الوقت T/T_p (SCS)	وقت التصريف T (hr)	نسبة الجريان المائي Q/Q_p (SCS)	التصريف المائي Q (m ³ /sec)
0	0	0	0
0.5	1.23	0.43	8.35
1.0	2.46	1.0	19.43
1.5	3.69	0.66	12.82
2.0	4.92	0.32	6.22
2.5	6.15	0.155	3.01
3.0	7.38	0.075	1.46
3.5	8.61	0.036	0.77

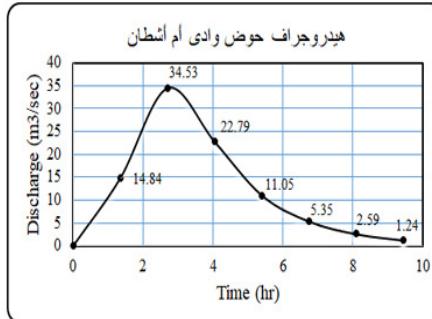
وبنفس الطريقة يمكن استخراج قيم هيدروجراف نظام الجريان المائي لكل حوض من أحواض أودية منطقة مرسى مطروح (جدول ٤).

جدول (٤) : قيم وقت التصريف، وقيم التصريف المائي لأحواض الأودية الأخرى بمنطقة مرسى مطروح.

حوض وادي ماجد		حوض وادي مدور		حوض وادي الرمل	
Q (m ³ /sec)	T (hr)	Q (m ³ /sec)	T (hr)	Q (m ³ /sec)	T (hr)
0	0	0	0	0	0
11.93	0.80	10.57	0.79	17.28	1.11
27.74	1.59	24.59	1.58	40.18	2.22
18.31	2.39	16.23	2.37	26.52	3.33
8.88	3.18	7.87	3.16	12.86	4.44
4.30	3.98	3.81	3.95	6.23	5.55
2.08	4.77	1.84	4.74	3.01	6.66
0.99	5.57	0.88	5.58	1.45	7.77
حوض وادي أم أشطان		حوض وادي سنب		حوض وادي الوشكة	
Q (m ³ /sec)	T (hr)	Q (m ³ /sec)	T (hr)	Q (m ³ /sec)	T (hr)
0	0	0	0	0	0
14.84	1.35	3.64	0.97	6.06	0.27
34.53	2.70	8.47	1.93	14.09	0.53
22.79	4.05	5.59	2.90	9.30	0.80
11.05	5.40	2.71	3.86	4.51	1.06
5.35	6.75	1.31	4.83	2.18	1.33
2.59	8.10	0.64	5.79	1.06	1.59
1.24	9.45	0.30	6.76	0.51	1.86



كل (3) : المخططات المائية لنظام الجريان المائي في أحواض أودية منطقة مرسي مطروح، وتبيّن هذه المخططات اختلاف زمن الوصول إلى قمة التصريف، وكذلك حجم المياه في قمة التصريف بين الأحواض، وقد يعزى هذا الاختلاف لفاوت الخصائص المورفومترية والهيدرولوجية للأحواض السبعة موضوع الدراسة.



ويتضح من الجدول (١)، وكذلك المخططات المائية لأحواض الأودية بمنطقة مرسي مطروح

(شكل ٣) الآتي:

- ١ تترواح مساحات أحواض الأودية بمنطقة مرسي مطروح بين $107,48 - 8,61$ كم^٢، بمتوسط عام يبلغ $55,51$ كم^٢، وتشغل هذه الأحواض مجتمعة مساحة تقدر بنحو 388 كم^٢، وهي أحواض صغيرة المساحة قصيرة الطول بشكل عام، حيث تترواح أطوال الأودية الرئيسية بين $18,58 - 1,38$ كم، بمتوسط عام يبلغ $11,61$ كم، وقد يرجع السبب في صغر مساحات الأحواض، وقصر أطوال الأودية الرئيسية إلى أن الصخور السطحية عالية النفاذية، حيث تكتنفها شبكة كثيفة من الشقوق والمفاصل، ولهذا فإن كمية كبيرة من مياه المطر تتذبذب داخل الصخور من خلال شبكة الشقوق والمفاصل الصخرية، ونتيجة لذلك يتبدد طاقة الجريان السطحي وتضعف عملياته، بينما تنشط عمليات التحلل والإذابة داخل الصخور، ثم تجتمع المياه وتخرج من جوانب الأودية الرئيسية في هيئة ينابيع عقب سقوط الأمطار، ولهذا فإن التقويض البينوعي ظاهرة شائعة في أحواض أودية منطقة مرسي مطروح، وعلى امتداد الحافة الشمالية للهضبة الميوسينية.
- ٢ لا شك في أن العلاقة بين زمن التركيز الحوضي (T_c) Time of concentration وبين الوصول إلى قمة التصريف (T_p) Time to peak علاقة طردية قوية، حيث يتراوح زمن التركيز للأحواض موضوع الدراسة بين $0,47 - 4,05$ (حوض وادي الوشكة)، $0,47 - 2,74$ ساعة، بينما يتراوح زمن الوصول إلى قمة التصريف بين $0,53 - 2,70$ (حوض وادي الوشكة)، $0,53 - 1,86$ ساعة، وبشكل عام، يبدو واضحاً أن الجريان المائي السطحي الناجم عن متوجه أقصى كمية مطر يومية تسقط على أحواض الأودية بمنطقة مرسي مطروح لا يستغرق وقتاً زمنياً طويلاً داخل تلك الأحواض، إذ يبدأ الحدث وينتهي في غضون بضع ساعات، ويعتبر حوض وادي الوشكة الأسرع في تحويل مياه الأمطار إلى مياه جارية أو إلى سيل، فهو من الناحية المورفومترية؛ الأقل مساحة واستطاللة والأشد انحداراً، ومن الناحية الهيدرولوجية، سجل نفس الحوض أقل زمن ترکز، وأقل زمن للوصول إلى قمة التصريف، على العكس من حوض وادي أم أشطان أقل الأحواض سرعة في تحويل مياه الأمطار إلى مياه جارية أو إلى سيل.
- ٣ بناء على المتوسط العام لأقصى أمطار يومية سقطت على أحواض الأودية بمنطقة مرسي مطروح في الفترة من $1947 - 2005$ م، يتراوح أقصى تصريف مائي (Q_p) Peak discharge (Qp)

بين ٤٠,١٨-٤٧ م^٣/الثانية، بمتوسط عام يبلغ ٢٤,١٥ م^٣/الثانية، ورغم أن حوض وادي سنب سجل أقل قيم أقصى تصريف مائي، فإنه ليس أقل الأحواض مساحة، ولكنه أكثرها استطالة، وهنا نؤكد على ما أكدت عليه دراسات أخرى عديدة من أن شكل الحوض يعد من أقوى المتغيرات الجيومورفولوجية المؤثرة على هيدرولوجية الحوض؛ فالأحواض المستطيلة أو الأكثر استطالة هي الأضعف هيدرولوجيا؛ نظراً لبعد مركز ثقل الحوض عن مخرج الوادي (Viessman, et al., 1989; Ramirez, 2000; Ogunlola & Kasali, 2002; Viessman & Lewis, 2008; Salami, 2009; and Sule & Alabi, 2013).

ثانياً - هيدروجراف السيول (العاصفة) لأحواض الأودية بمنطقة مرسي مطروح :

Development of Design Storm Hydrograph

حدد نموذج الهيئة الأمريكية لصيانة التربة (SCS-CN Model) متغيرات إنشاء هيدروجراف

السيول (هيدروجراف العاصفة) Storm Hydrograph، وهذه المتغيرات هي:

- ١ قيم وتنسيقات هيدروجراف نظام الجريان المائي (UHO) Unit Hydrograph Ordinates الذي تم إنشاؤه لكل حوض تصريف من أحواض أودية منطقة مرسي مطروح بناء على المتوسط العام لأقصى كمية مطر يومية (الجدول رقم ٣، ٤ وكذلك الشكل رقم ٣).
- ٢ تحديد أقصى كمية مطر يومية يحتمل سقوطها على أحواض التصريف في فترات الرجوع Return periods فيضانات (جدول ٥)، ويعنى هذا أن هنالك كميات من الأمطار اليومية تسقط على أحواض الأودية، ولا ينجم عنها جريان سطحي، ذلك لأن مياه تلك الأمطار تفقد بشكل كامل إما بالتسرب أو البخر، كما أن نسبة من الفاقد قد تتحجز في قيعان ومنخفضات داخل حوض التصريف ولا تصل إلى مخرج الوادي أو مصبه.

جدول (٥) : أقصى أمطار يومية يحتمل سقوطها على أحواض الأودية بمنطقة مرسي مطروح في فترات رجوع مختارة، بناء على بيانات أقصى أمطار يومية سجلتها محطة مرسي مطروح في الفترة من ١٩٤٧-٢٠٠٥.

فترات الرجوع (بالسنين)	أقصى أمطار يومية (مم)	٥٠	٢٥	١٠	٥
٧٩,٠	٧٠,٦	٦٣,٨	٣٣,٤		

-٣ حساب نسبة الفاقد (Ia) من مياه أقصى كمية مطر سقطت ويحتمل رجوع سقوطها بنفس الكمية على أحواض الأودية في كل فترة من فترات الرجوع المختارة، والحقيقة إن الهيئة الأمريكية لصيانة التربة أجرت اختباراً للخواص الفيزيائية والهيدرولوجية لعدد ٨٥٠٠ مجموعة من الترب على مستوى العالم، وقسمت تلك الترب إلى أربع مجموعات هيدرولوجية (D, Hydrologic Soil Groups (A, B, C, and D), وأظهرت الدراسة الحالية أن ترب أحواض أودية مرسى مطروح تنتمي هيدرولوجيا للمجموعة الأولى (Group-A) وهي في معظمها ترب خشنة القوام عالية النفاذية High infiltration capacity، ولهذا تتسم تلك الترب بطاقة جريان سطحي منخفضة Low overland-flow potential لأنها تتشكل داخل أحواض التصريف فوق سطح الهضبة الميوسينية (مرماريكا) وفوق منحدرات جوانب الأودية وفي قيعانها Contoured soils؛ فإنها تدرج تحت المنحنى رقم ٦١ (CN = 61) SCS-CN Curve number و يجعل نموذج CN من هذا الرقم معياراً مهما في حساب نسبة الفاقد (Ia) من مياه أقصى كمية مطر يومية تستقبلها أحواض أودية مرسى مطروح في فترات الرجوع المختارة، على النحو الذي تظهره المعادلة التالية (رقم ٦) المستخدمة في حساب نسبة الفاقد.

$$Ia = 0.2 \times S \quad (6)$$

$$S = \frac{25400}{CN} - 254 \quad (7)$$

ويتطبيق معادلة الفاقد من مياه الأمطار (المعادلة رقم ٦) على أحواض أودية مرسى مطروح يتضح أن الفاقد من مياه الأمطار يبلغ ٣٢,٤٨ مم، ويعنى هذا أن أية كمية مطر تسقط في يوم واحد تساوى أو تقل عن ٣٢,٤٨ مم لن ينبع عنها جريان سطحي في أحواض أودية مرسى مطروح، وربما أيضاً كافة أحواض أودية الساحل الشمالي الغربي لمصر.

-٤ استقطاع نسبة الفاقد (Ia) من كميات الأمطار اليومية المتوقع سقوطها في فترات الرجوع المختارة باستخدام المعادلة التالية (رقم ٨).

$$Q_d = \frac{(p^* - Ia)^2}{p^* + (0.8 \times S)} \quad (for p^* > 0.2 \times S) \quad (8)$$

$$Q_d = 0 \quad If \quad p^* \leq 0.2 \times S \quad (9)$$

حيث إن:

Q_d كمية المياه (مم) المتبقية من مياه الأمطار بعد استقطاع نسبة الفاقد في فترات الرجوع

المختارة، وتشكل تلك الكمية من المياه جريانًا سطحياً داخل الحوض، وتصل بالفعل

إلى مخرج الوادي.

p^* أقصى كمية مطر يومية (مم) سقطت ويحتمل سقوطها في كل فترة من فترات الرجوع

المختارة.

I_a حجم الفاقد من مياه الأمطار (32,48 مم) داخل حوض التصريف (المعادلة رقم ٦).

S معامل أقصى طاقة لاحتفاظ التربة بالمياه (تبلغ قيمته 162,39 مم في منطقة

الدراسة (المعادلة رقم ٧).

-٥ حساب حجم الجريان السطحي المباشر، وأحجام التصريف المائي في فترات الرجوع المختارة

عن طريق عملية التعويض الهيدروجرافي Hydrograph Convolution اعتناداً على

متغيرين أساسين هما: الأول، قيم الجريان المائي (Q) في أحواض الأودية التي تم

حسابها بناءً على متوسط أقصى كمية مطر يومية (الجدول رقم ٤) والتي على أساسها

تم إنشاء هيدروجراف نظام الجريان المائي لأحواض التصريف في منطقة الدراسة (الشكل رقم

٣)، والمتغير الثاني هو حجم المتبقي من مياه الأمطار (mm) Excess rainfall بعد

استقطاع نسبة الفاقد، ويجري هذا التطبيق باستخدام المعادلة الآتية (رقم ١٠).

$$Q_n = \sum_{i+1}^n P_i U_n - i + 1 \quad (10)$$

$$Q_n = P_n U_1 + P_{n-1} U_2 + \dots + P_1 U_j \quad (11)$$

حيث إن:

Q_n الجريان السطحي المباشر (m^3/sec)

P_i الحجم المتبقى من مياه الأمطار بعد استقطاع نسبة الفاقد (mm)

U_n قيم التصريف الخاصة هيدروجراف الجريان المائي (m^3/sec) لـ UH ordinates لكل حوض

من أحواض الأودية على حدة، حيث $(j = n - i + 1)$. وعلى العموم، يوضح

الجدول التالي (رقم ٦) طريقة تطبيق المعادلة (رقم ١٠)، بينما توضح الجداول أرقام (٧، ٨،

٩، ١٠، ١١، ١٢، ١٣) وكذلك الأشكال أرقام (٤، ٥، ٦، ٧) نتائج التطبيق.

جدول (٦) : طريقة حساب أحجام التصريف المائي في فترات الروع المختلفة، وحجم الجريان السطحي المباشر في أحواض الأودية بمنطقة مرسى مطروح.

Time Interval (hr)	Excess Rainfall (mm)	Unit Hydrograph Ordinates						Total Direct Runoff (m ³ /s)
		hr 1	2 hr	hr 3	hr 4	5 hr	6 hr	
1	P1	P1U1						P1U1
2	P2	P2U1		P1U2				P2U1 + P1U2
3	P3	P3U1		P2U2	P1U3			P3U1 + P2U2 + P1U3
4	P4	P4U1		P3U2	P2U3	P1U4		P4U1 + P3U2 + P2U3 + P1U4
5			P4U2	P3U3	P2U4	P1U5		P4U2 + P3U3 + P2U4 + P1U5
6				P4U3	P3U4	P2U5	P1U6	P4U3 + P3U4 + P2U5 + P1U6
7					P4U4	P3U5	P2U6	P1U7
8						P4U5	P3U6	P2U7
9							P4U6	P3U7
10							P4U7	P4U7
								Total = P1U1 + ... + P4U7

جدول (٧) : حساب حجم الجريان السطحي المباشر ، ولحجم التصريف المائي في فترات الرجوع المختلفة لوحصن وادي خروبة.

Time Interval (hr)	Excess Rainfall (mm)	Unit Hydrograph Ordinates						Total Direct Runoff (m ³ /s)
		1.23 hr	2.46 hr	3.69 hr	4.92 hr	6.15 hr	7.38 hr	
1	0.005	0.04						0.04
2	5.06	42.25	0.10					42.36
3	7.25	60.54	98.32	0.06				158.92
4	10.36	86.51	140.87	64.87	0.03			292.28
5			201.29	92.95	31.47	0.02		325.73
6				132.82	45.10	15.23	0.007	193.16
7					64.44	21.82	7.39	0.004
8						31.18	10.59	3.54
9							15.13	5.08
10								20.21
								7.25
								7.25
								Total = 1178.91

جدول (٨) : حساب حجم الجريان السطحي المباشر، وأحجام التصريف المائي في فترات المخارة لرجوع الماء في قنوات وادي الريان.

Unit Hydrograph Ordinates

Time Interval (hr)	Unit Hydrograph Ordinates						Total Direct Runoff (m³/s)	
	Excess Rainfall (mm)	1.11 hr	2.22 hr	3.33 hr	4.44 hr	5.55 hr	6.66 hr	
1	0.005	0.09						0.09
2	5.06	87.44	0.20					87.64
3	7.25	125.28	203.31	0.13				328.72
4	10.36	179.02	291.31	134.19	0.06			604.58
5		416.26	192.27	56.07	0.03			673.63
6			274.75	93.24	31.52	0.02		399.53
7				133.23	45.17	15.23	0.007	193.64
8					64.54	21.82	7.34	93.70
9						31.18	10.51	41.69
10							15.02	15.02
							Total = 2438.24	

جدول (٩) : حساب حجم الجريان السطحي المباشر، وأحجام التصريف المائي في فترات الرجع المختارة لاحوض وادي مدور.

Time Interval (hr)	Excess Rainfall (mm)	Unit Hydrograph Ordinates					Total Direct Runoff (m ³ /s)
		0.79 hr	1.58 hr	2.37 hr	3.16 hr	3.95 hr	
1	0.005	0.05					0.05
2	5.06	53.48	0.12				53.60
3	7.25	76.63	124.43	0.08			201.14
4	10.36	109.51	178.28	82.12	0.04		369.95
5			254.75	117.67	39.82	0.02	412.26
6				168.14	57.06	19.28	244.49
7					81.53	27.62	9.31
8						39.47	13.34
9							19.06
10							9.12
							Total = 1491.77

جدول (١٠) : حساب حجم الجريان السطحي المباشر، وأحجام التصريف المائي في فترات الارجع المختارة لموضوع وادي ماجد.

Time Interval (hr)	Unit Hydrograph Ordinates						Total Direct Runoff (m ³ /s)	
	0.80 hr	1.59 hr	2.39 hr	3.18 hr	3.98 hr	4.77 hr	5.57 hr	
1	0.005	0.06						0.06
2	5.06	60.37	0.14					60.51
3	7.25	86.49	140.36	0.09				226.94
4	10.36	123.59	201.12	92.65	0.04			417.40
5		287.39	132.75	44.93	0.02			465.09
6			189.69	64.38	21.76	0.01		275.84
7				92.00	31.18	10.52	0.005	133.71
8					44.55	15.08	5.01	64.64
9						21.55	7.18	28.73
10							10.26	10.26
							Total = 1683.18	

جدول (١١) : حساب حجم الجريان السطحي المباشر ، وحجم التصريف المائي في فترات الرجوع المختلفة لحوض وادي الوشكة.

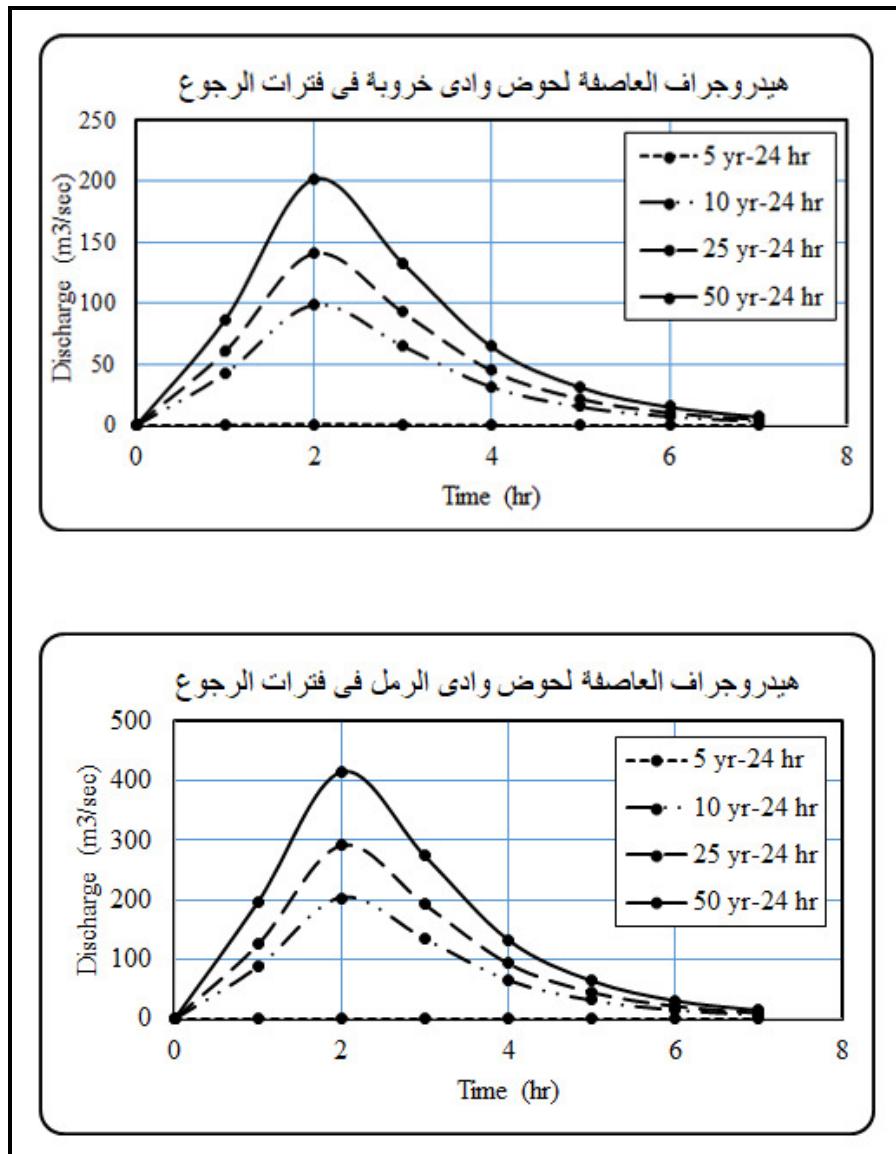
Time Interval (hr)	Excess Rainfall (mm)	Unit Hydrograph Ordinates					Total Direct Runoff (m ³ /s)	
		0.27 hr 6.06 m ³ /s	0.53 hr 14.09 m ³ /s	0.80 hr 9.30 m ³ /s	1.06 hr 4.51 m ³ /s	1.33 hr 2.18 m ³ /s	1.59 hr 1.06 m ³ /s	
1	0.005	0.03						0.03
2	5.06	30.66	0.07					30.73
3	7.25	43.94	71.30	0.05				115.29
4	10.36	62.78	102.15	47.06	0.02			212.01
5			145.97	67.43	22.82	0.01		236.23
6				96.35	32.70	11.03	0.005	140.09
7					46.72	15.81	5.36	0.003
8						22.58	7.69	2.58
9							10.98	3.70
10								5.28
								Total = 855.08

جدول (١٢) : حساب حجم الحريان السطحي المباشر، وأحجام التصريف المائي في فترات الارجاع المختارة لم泓ض وادي سنتب.

Time Interval (hr)	Unit Hydrograph Ordinates						Total Direct Runoff (m ³ /s)	
	0.97 hr	1.93 hr	2.90 hr	3.86 hr	4.83 hr	5.79 hr	6.76 hr	
	3.64 m ³ /s	8.47 m ³ /s	5.59 m ³ /s	2.71 m ³ /s	1.31 m ³ /s	0.64 m ³ /s	0.30 m ³ /s	
1	0.005	0.02						0.02
2	5.06	18.42	0.04					18.46
3	7.25	26.39	42.86	0.03				69.28
4	10.36	37.71	61.41	28.29	0.01			127.42
5		87.75	40.53	13.71	0.007			141.99
6			57.91	19.65	6.62	0.003		84.18
7				28.08	9.50	3.24	0.002	40.82
8					13.57	4.64	1.52	19.73
9						6.63	2.18	8.81
10							3.11	3.11
							Total = 513.82	

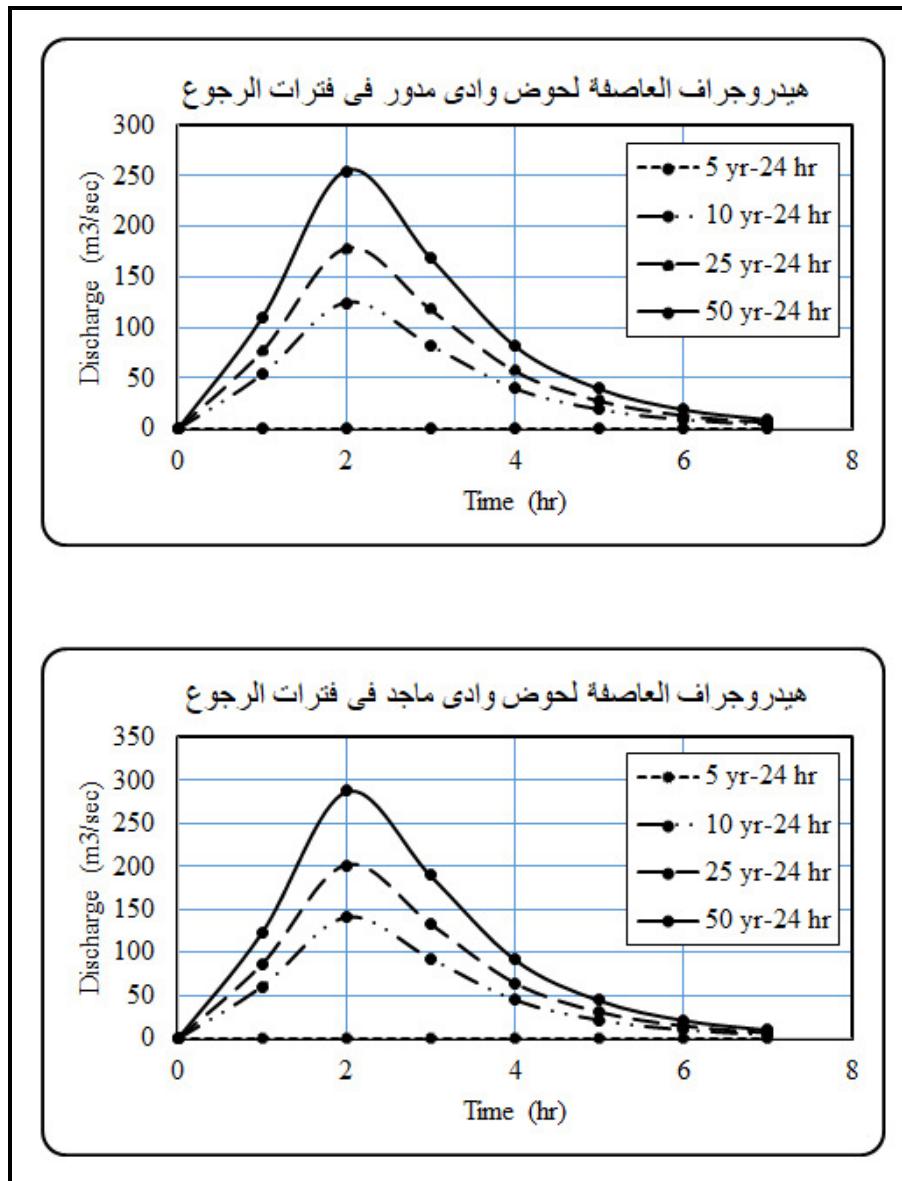
جدول (١٣) : حساب حجم الريان السطحي المباشر ، وأحجام التصريف المائي في فترات الرجوع المختلفة لحوض وادي أم أشطان.

Time Interval (hr)	Excess Rainfall (mm)	Unit Hydrograph Ordinates						Total Direct Runoff (m ³ /s)
		1.35 hr	2.70 hr	4.05 hr	5.40 hr	6.75 hr	8.10 hr	
1	0.005	0.07						0.07
2	5.06	75.09	0.17					75.26
3	7.25	107.59	174.72	0.11				282.42
4	10.36	153.74	250.34	115.32	0.06			519.46
5		357.73		165.23	55.91	0.03		578.90
6			236.10	80.11	27.07	0.01		343.29
7				114.48	38.79	13.11	0.006	166.39
8					55.43	18.78	6.27	80.48
9						26.83	8.99	35.82
10							12.85	12.85
								Total = 2094.94

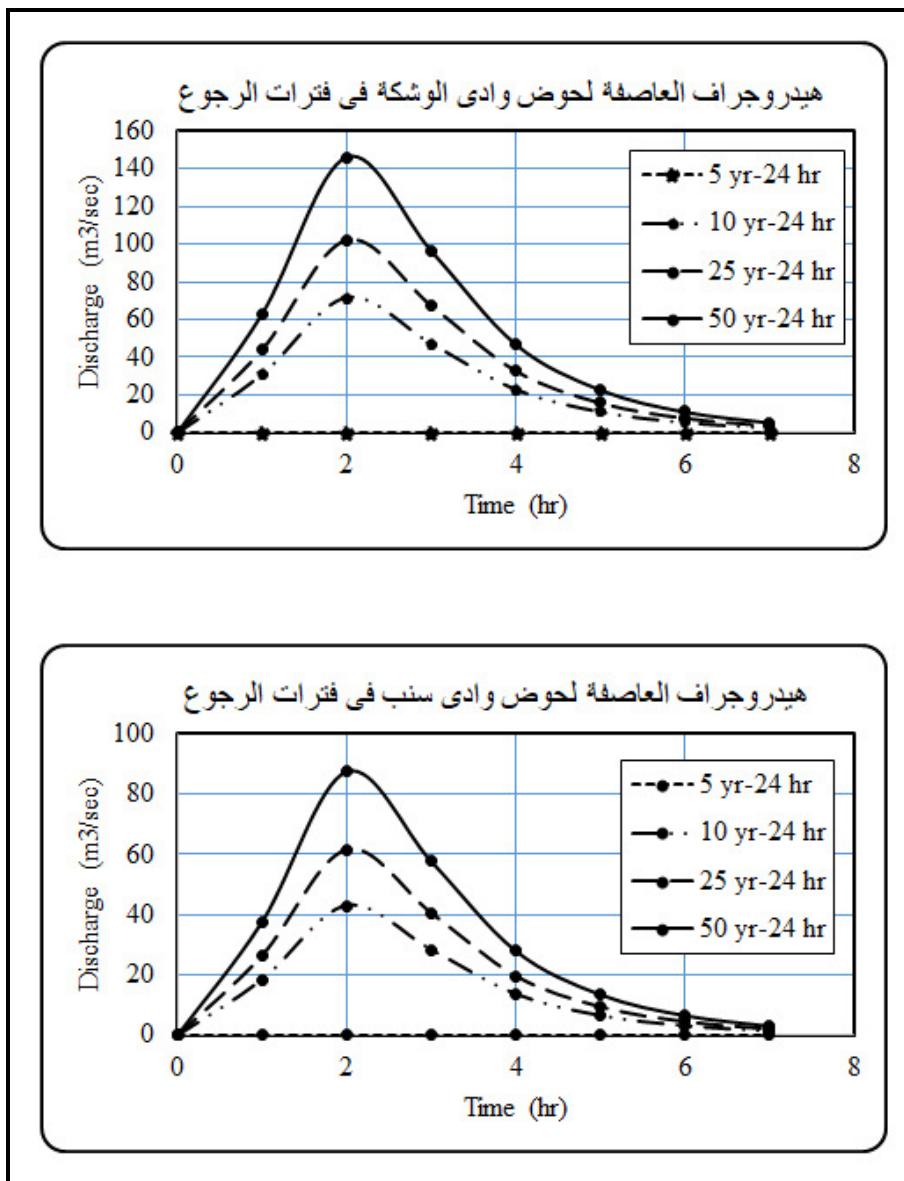


شكل (٤) : هيدروجراف العاصفة (السيول) لحوض وادي خربة

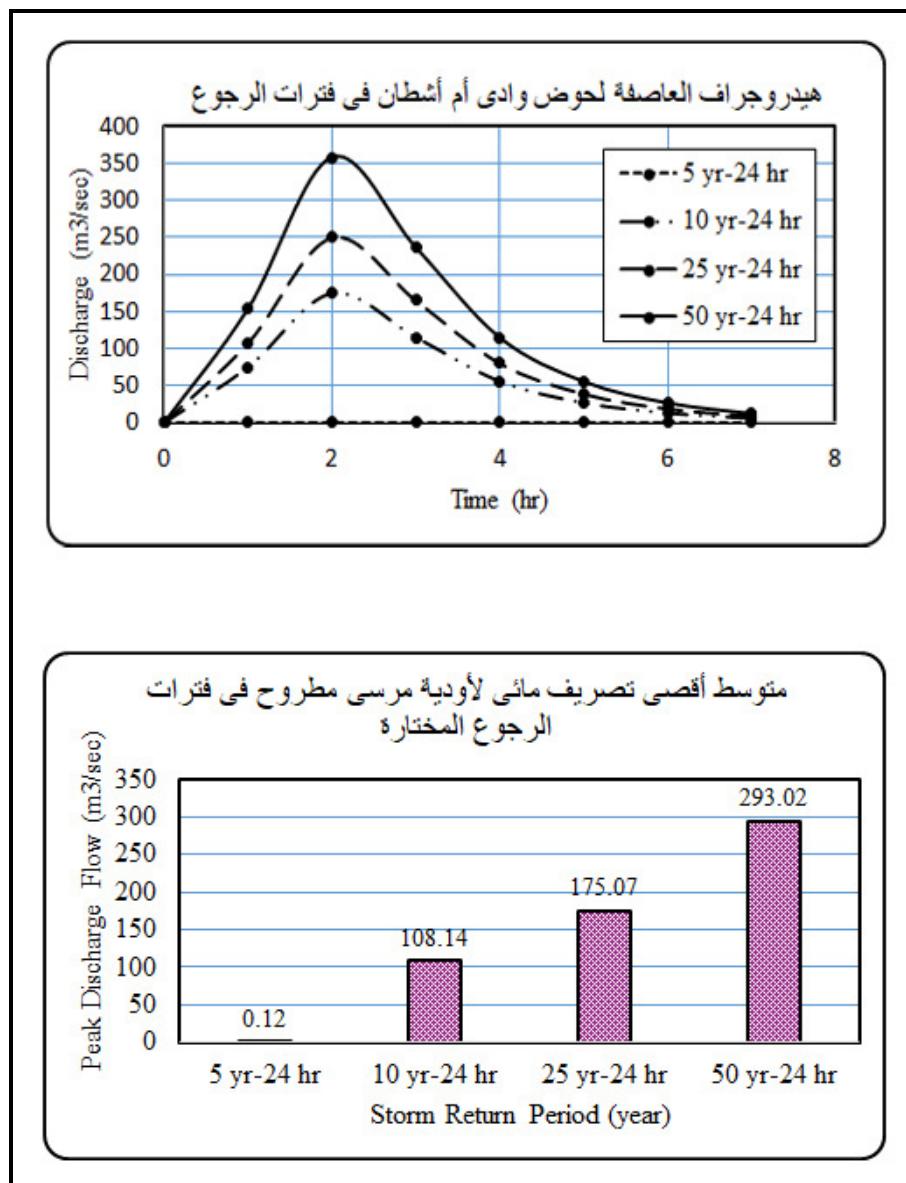
وحوض وادي الرمل في فترات الرجوع المختارة.



شكل (٥) : هيدروجراف العاصفة (السيول) لحوض وادي مدور وحوض وادي ماجد في فترات الرجوع المختارة.



شكل (٦) : هيدروجراف العاصفة (السيول) لحوض وادي الوشكة وحوض وادي سنب في فترات الرجوع المختارة.



شكل (٧) : هيدروجراف العاصفة (السيول) لحوض وادي أم أشطان، ومتوسط أقصى تصريف مائي لأودية منطقة مرسي مطروح في فترات الرجوع المختارة.

ثالثاً - مناقشة النتائج :

يوضح هيدروجراف العاصفة Storm Hydrograph لأحواض أودية منطقة مرسي مطروح (الأسكال أرقام ٤، ٥، ٦، ٧)، وكذلك الجدول التالي رقم (١٤) قيم أقصى تصريف مائي لأحواض أودية مرسي مطروح في فترات رجوع أقصى أمطار يومية يحتمل سقوطها على تلك الأحواض، ومن الأسcales والجدول يتضح الآتي:

١- تستقبل أحواض أودية مرسي مطروح أقصى أمطار يومية بأحجام تبلغ ٣٣,٤ مم، ٦٣,٨ مم، ٧٠,٦ مم، ٧٩,٠ مم في فترات رجوع ٥ سنوات، ١٠ سنوات، ٢٥ سنة، ٥٠ سنة على التوالي، أي أن كل كمية من هذه الأمطار تسقط في يوم واحد (24-hours rainfall) على أحواض أودية منطقة مرسي مطروح بواقع مرة واحدة خلال فترة الرجوع الخاصة بها، وأنظهرت الدراسة أن هذه الكميات من الأمطار تفوق من حيث الحجم القدر الذي يُفقد منها داخل أحواض الأودية (٣٢,٤٨ مم)، ويتبقى منها حجم من المياه يشكل جرياناً مائياً سطحياً ينبع في الوصول إلى مخارج الأودية الرئيسية. وفي كل الأحوال تتوقف خطورة الجريان السطحي أو أهميته على بعض الخصائص المورفومترية لأحواض التصريف، وبصفة خاصة مساحة الحوض وانحدار سطح الأرض داخل الحوض، وهو متغيران اعتبارهما نموذج (SCS-CN) رقمين صحيحين في معادلتي أقصى تصريف مائي، ومعادلة زمن الوصول إلى قمة التصريف، أضف إلى ذلك شكل الحوض (استدارة الحوض واستطالته) من منظور مورفومترى.

جدول (١٤) : أقصى تصريف مائي (م^٣/الثانية) في فترات رجوع أقصى أمطار يومية تسقط على أحواض أودية مرسي مطروح.

أقصى تصريف مائي (م ^٣ /الثانية) في فترات الرجوع المختارة				حوض وادي
٥٠ سنة	٢٥ سنة	١٠ سنوات	٥ سنوات	
٢٠١,٢٩	١٤٠,٨٧	٩٨,٣٢	٠,١٠	خروبية
٤١٦,٢٦	٢٩١,٣٠	٢٠٣,٣١	٠,٢٠	الرمل
٢٥٤,٧٥	١٧٨,٢٨	١٢٤,٤٣	٠,١٢	مدور
٢٨٧,٣٩	٢٠١,١٢	١٤٠,٣٦	٠,١٤	ماجد
١٤٥,٩٧	١٠٢,١٥	٧١,٣٠	٠,٠٧	الوشكة
٨٧,٧٥	٦١,٤١	٤٢,٨٦	٠,٠٤	سنبل
٣٥٧,٧٣	٢٥٠,٣٤	١٧٤,٧٢	٠,١٧	أم أشطان
٢٥٠,١٦	١٧٥,٠٧	١٢٢,١٩	٠,١٢	المتوسط

- ٢ تنشط أودية مرسى مطروح هيدرولوجياً مرة واحدة خلال كل خمس سنوات، حيث تساقط على أحواضها في يوم واحد أمطار تبلغ $33,4$ مم، حينئذ يتراوح أقصى تصريف مائي لهذه الأودية بين $4,00,000$ م 3 /الثانية، بمتوسط عام يبلغ $12,000$ م 3 /الثانية، وهو في كل الأحوال تصريف مائي محدود للغاية، لا يستغرق وقتا طويلا، ذلك لأن جل مياه تلك الأمطار تُفقد داخل أحواض الأودية، وبالتالي فإن الفاقد من مياه الأمطار يفوق بكثير حجم المياه التي تشكل جريانا سطحيا داخل الأحواض في فترة رجوع خمس سنوات.
- ٣ يتراوح أقصى تصريف مائي لأودية مرسى مطروح في فترة رجوع ١٠ سنوات بين $42,860$ - $203,310$ م 3 /الثانية، بمتوسط عام يبلغ $122,190$ م 3 /الثانية، وهي كميات من المياه لا بأس بها، ويجب وضعها في الاعتبار عند التخطيط للتنمية، غير أنها لا تشكل خطورة حقيقة على العمران والأنشطة الاقتصادية التي باتت تشغّل مناطق واسعة من سهل رياح؛ ذلك لأن مجاري القطاعات الدنيا قادرة على استيعاب هذا الحجم من المياه، كما أن الجريان المائي لا يستغرق سوى بضع ساعات.
- ٤ يتراوح أقصى تصريف مائي لأودية مرسى مطروح في فترة رجوع ٢٥ سنة بين $61,410$ - $291,300$ م 3 /الثانية، بمتوسط عام يبلغ $175,070$ م 3 /الثانية، ويستغرق الجريان المائي وقتا زمنيا أطول من مثيله في فترة رجوع ١٠ سنوات، حيث يطول زمن الجريان كلما ازدادت كمية الأمطار، وزداد بالتبعية حجم التصريف المائي.
- ٥ يعد النشاط الهيدرولوجي الذي تشهده أحواض الأودية بمنطقة مرسى مطروح مرة واحدة كل ٥٠ سنة تقريبا (فترة رجوع ٥٠ سنة) نشطاً استثنائياً بكل المقاييس، حيث يتراوح أقصى تصريف مائي لتلك الأودية بين $416,260$ - $78,750$ م 3 /الثانية، بمتوسط عام يبلغ $250,160$ م 3 /الثانية، وبالطبع قد يستغرق الجريان السطحي في هذا الحدث الهيدرولوجي الأكثر أهمية وقتا زمنيا أطول.

وفي محاولة من الباحث للوقوف على مدى دقة نتائج النموذج الأمريكي (SCS-CN) المستخدم في هذه الدراسة، أجرى الباحث حساباً رياضياً (كمياً) لأحجام المياه الفعلية التي تصرفها الأودية تجاه السهل الساحلي (سهل رياح) بناءً على مساحات الأحواض (كم 2)، وأقصى كمية مطر سقطت على تلك الأحواض في الفترة ما بين ١٩٤٧ - ٢٠٠٥، وهي ٧٩ مم، والتي يحتمل سقوطها بواقع مرة واحدة خلال كل خمسين سنة، وبعد استقطاع نسبة الفاقد (٣٢,٤٨٪) منها داخل أحواض التصريف، فإن صافي الكمية المتبقية من الأمطار التي تشكل جريانا سطحيا فعلياً تبلغ ٦,٥٢ مم، ونظراً لأن كل ١م من هذه الكمية ينتج عنه تصريف مائي نوعي قيمته 1000 م 3 /كم 2 ، فإن

أحجام المياه التي تصرفها الأودية الرئيسية موضوع الدراسة تجاه سهل رياح؛ تم حسابها بناء على مساحات أحواضها (جدول ١٥) مع الوضع في الاعتبار أنه من المفترض أن الأمطار تغطي مساحة الحوض بالكامل، وهي بالفعل قد تكون كذلك، نظراً لصغر مساحات تلك الأحواض من جانب، وانتظام أمطار منطقة مرسي مطروح إلى حد كبير من جانب آخر.

جدول (١٥) : الأحجام الفعلية للمياه التي تشكل جرياناً سطحياً داخل أحواض الأودية
بمنطقة مرسي مطروح، بناء على أمطار فترة رجوع ٥٠ سنة.

حوض وادي	المساحة (كم²)	أمطار فترة رجوع ٥٠ سنة (مم)	حجم المياه (م³)	حجم المياه في كل الحوض ككل
			الفاق	المتبقي
خربة	٥٥,١٢	٧٩	٣٢,٤٨	٤٦,٥٢
الرمل	١٠٢,٥٨	٧٩	٣٢,٤٨	٤٦,٥٢
مدور	٤٤,٧٩	٧٩	٣٢,٤٨	٤٦,٥٢
ماجد	٥٠,٨٥	٧٩	٣٢,٤٨	٤٦,٥٢
الوشكة	٨,٦١	٧٩	٣٢,٤٨	٤٦,٥٢
سنوب	١٨,٨٤	٧٩	٣٢,٤٨	٤٦,٥٢
أم أشطان	١٠٧,٤٨	٧٩	٣٢,٤٨	٤٦,٥٢
الحجم الكلي للمياه		١٨٠٦٢٣٢١		

والحقيقة إن هذه المحاولة أظهرت دقة نتائج النموذج المستخدم، كما أظهرت بعضاً من النتائج الإضافية أبرزها:

- تصرف أحواض الأودية موضوع الدراسة تجاه سهل رياح مرة كل خمسين سنة حجماً من المياه يبلغ $180,623,21 \text{ م}^3$ ، وتتفاوت كمية المياه التي يصرفها كل وادٍ من الأودية، حيث يصرف حوض وادي الوشكة $400,537 \text{ م}^3$ وهو أصغر الأحواض من حيث المساحة، بينما يصرف حوض وادي أم أشطان $499,970 \text{ م}^3$ وهو أكبر الأحواض مساحة، وتكون خطورة هذا الحدث الهيدرولوجي في أن التصريف المائي يصل إلى قمته خلال بعض ساعات من بداية سقوط الأمطار، وقد تقيض الأودية بكامل طاقتها، وتطلق المياه من مخارج الأودية في الهضبة الميوسينية وتغمر مزارع سهل رياح في هيئة فيضانات غطائية، وتتسبب في تدمير

بعض المنشآت والمباني التي شيدت في سهل رياح داخل مجاري السيول، أو تلك التي شيدت على أرض منخفضة المنسوب أو أن منسوبها هو نفس منسوب مجري السيول، وقد تسبب أيضاً في تدمير وتلف الطرق الرئيسية والفرعية التي أنشئت على سهل رياح، وبصفة خاصة طريق مطروح عجيبة الساحلي.

- بناءً على أقصى تصريف مائي (م٢/الثانية) خلال فترة رجوع ٥٠ سنة، يمكن ترتيب أحواض الأودية في منطقة مرسي مطروح تنازلياً على النحو الآتي: حوض وادي الرمل، حوض وادي أم أشطان، حوض وادي ماجد، حوض وادي مدور، حوض وادي خروبة، حوض وادي الوشكة، وأخيراً حوض وادي سنب (جدول ٤)، بينما إذا تم ترتيب أحواض الأودية تنازلياً بناء على حجم المياه الفعلية (قام الباحث بحسابه) الذي يشكل جرياناً سطحياً يصل بالفعل إلى مخرج الوادي الرئيس، يكون الترتيب على النحو الآتي: حوض وادي أم أشطان، حوض وادي الرمل، حوض وادي خروبة، حوض وادي ماجد، حوض وادي مدور، حوض وادي سنب، وأخيراً حوض وادي الوشكة (جدول ١٥)، وبلا شك يعكس اختلاف الترتيب في الحالتين، أن أحجام المياه التي تشكل جرياناً سطحياً تتوقف على مساحات الأحواض وعلى خصائص صخورها وتكونياتها، بينما يرتبط أقصى تصريف مائي بالخصائص المورفومترية والجيومورفولوجية لأحواض تلك الأودية، وينهض ذلك دليلاً على أن النشاط الهيدرولوجي للأحواض أودية منطقة مرسي مطروح وثيق الارتباط بخصائصها المورفومترية والجيومورفولوجية.

رابعاً - خاتمة ونوصيات :

وقع الاختيار على سبعة أحواض تصريف مائي بمنطقة مرسي مطروح؛ لدراسة نظم الجريان المائي السطحي بها، وتقدير أحجام التصريف المائي، وهي الأحواض الأكبر من حيث المساحة، والأكثر استغلالاً في مجال النشاط الزراعي، وأودية تلك الأحواض من الشرق إلى الغرب: وادي خروبة، وادي الرمل، وادي ماجد، وادي الوشكة، وادي سنب، وادي أم أشطان، ورغم تجانس الصخور والتكونيات داخل تلك الأحواض، فإن مساحات الأحواض تتفاوت، وتتراوح بين ٨,٦١ - ١٠٧,٤٨ كم٢، بمتوسط مساحة عام يبلغ ٥٥,٥١ كم٢، وتشغل هذه الأحواض مجتمعة مساحة تقدر بنحو ٣٨٨ كم٢.

ولبلوغ الدراسة أهدافها ثم استخدام نموذج الهيئة الأمريكية لصيانة التربة (SCS-CN) في إنشاء هيدروجراف (المخطط المائي) نظام الجريان السطحي، وتقدير حجم التصريف المائي لأحواض الأودية بمنطقة مرسي مطروح، وأظهرت المخططات المائية للأحواض بعضها من النتائج أبرزها:

- ١ - يتراوح زمن التركيز بين ٤٧، ٤٠٥-٠، ٤٠٥ ساعة، بمتوسط عام يبلغ ٢,٧٤ ساعة، بينما يتراوح زمن الوصول إلى قمة التصريف بين ٥٣، ٢,٧٠-٠، ٥٣ ساعة، بمتوسط عام يبلغ ١,٨٦ ساعة، وبشكل عام يبدو واضحاً أن الجريان السطحي الناجم عن متوسط أقصى كمية مطر يومية تسقط على أحواض الأودية بمنطقة مرسى مطروح لا يستغرق وقتاً زمنياً طويلاً داخل تلك الأحواض، ورغم وجود تفاوت زمني بين الأحواض، فإن الحدث يبدأ وينتهي في غضون بعض ساعات، وقد يرجع السبب في ذلك إلى صغر مساحات تلك الأحواض، وشدة انحدار مجاري أوديتها.
- ٢ - بناء على المتوسط العام لأقصى أمطار يومية سقطت على أحواض الأودية بمنطقة مرسى مطروح خلال فترة التسجيل، يتراوح أقصى تصريف مائي (قمة التصريف) بين ٨,٤٧-٤٠,١٨ م^٣/ثانية، بمتوسط عام يبلغ ٢٤,١٥ م^٣/ثانية، وقد يعزى هذا التفاوت ليس فقط لاختلاف مساحات الأحواض، وإنما أيضاً لمتغير جيومورفولوجي مهم هو شكل الحوض، فالأحواض المستطيلة أو الأكثر استطالة مثل حوض وادي سنب هي الأضعف هيدرولوجياً، نظراً لبعد مركز النقل الهيدرولوجي للحوض عن مخرج واديه الرئيس.
- ويعد هيدروجراف السيول جانباً مهماً في مجال التخطيط والتنمية، حيث يتم إنشاؤه بناءً على أقصى أمطار يومية يتحمل سقوطها في المستقبل على أحواض الأودية خلال فترات رجوع مختاراة، وتستخدم نتائجه في التخطيط لإدارة الموارد المائية في الأحواض وتوجيهها نحو التنمية، وأظهر هيدروجراف السيول لأحواض الأودية بمنطقة مرسى مطروح نتائج أبرزها:
- ٣ - يبلغ حجم الفاقد من مياه الأمطار داخل الأحواض (بالتسرب، والبخر، والاحتياز) ٣٢,٤٨ مم، ويعني هذا أن أية كمية مطر تسقط في يوم واحد تساوي أو تقل عن ٣٢,٤٨ مم لن ينتج عنها جريان مائي سطحي داخل أحواض الأودية بمنطقة مرسى مطروح، وربما أيضاً كافة أحواض أودية الساحل الشمالي الغربي لمصر.
- ٤ - تنشط الأودية بمنطقة مرسى مطروح هيدرولوجياً بواقع مرة واحدة خلال فترتي العودة (٥ سنوات، ١٠ سنوات)، غير أن الجريان المائي الخاص بهاتين الفترتين لا يشكل خطورة؛ ذلك لأن السدود الحجرية المتعاقبة التي أقيمت على الأودية الرئيسية وعلى بعض الروافد تحتجز معظم المياه فيما بينها، بهدف تشبع تربة بطون الأودية بالمياه، وتغذية الخزان الجوفي، وكذلك الحال بالنسبة لحجم المياه الذي يتكرر بواقع مرة واحدة خلال كل ٢٥ سنة، غير أن كمية هذه المياه تتجاوز مقدرة السدود المتعاقبة على حجزها وتخزينها (جدول ١٤)، ولهذا تصعد كمية منها إلى مخارج الأودية وتنطلق إلى سهل رياح، وهي أيضاً لا تشكل خطورة حقيقة حيث تستوعبها مخارات السيول في سهل رياح، والاتفاق أو المعابر الخرسانية تحت طريق مرسى

مطروح عجيبة، وبالتالي تجد طريقها إلى البحر، أو يتم حجز الجزء الأكبر منها داخل منخفضات وأحواض تقع بين السلسلة الجيرية الساحلية والسلسلة الواقعة إلى الجنوب منها مباشرة بعيداً عن المنطقة السكنية والعمرانية بمدينة مرسى مطروح، وهذا بالفعل ما أثبتته الدراسة الميدانية المتكررة التي يجريها طلاب الفرقتين الثالثة والرابعة بقسم الجغرافيا - جامعة الإسكندرية بواقع مرة أو مرتين في السنة، وما تم تأكيده أيضاً من خلال المقيمين من البدو المعماريين، سواء منهم من لهم مزارع تين وزيتون ولوز داخل الأودية، أم منهم من له مساكن قريبة من حافة الهضبة الميوسينية عند مخارج تلك الأودية.

- تشهد أحواض الأودية بمنطقة مرسى مطروح نشاطاً هيدرولوجياً استثنائياً يتكرر بواقع مرة واحدة خلال كل خمسين سنة تقريباً (الجدول رقم ١٤)، ورغم أن هذا النشاط الهيدرولوجي قد يحتاج بالفعل إلى بعض المشاريع الهندسية لضبطه وتتجنب الأخطار التي قد تترجم عنه، فإن الباحث لا يجد جدوى فعلية من إقامة مشاريع هندسية كبيرة كالسدود الخرسانية والخزانات وغيرها؛ لأسباب أبرزها الآتي:

- إن هذا الحدث الهيدرولوجي يتكرر بواقع مرة واحدة خلال كل ٥٠ سنة، وبالتالي قد يشهده كل جيل مرة واحدة في حياته أو مرتين على أقصى تقدير، وعادة ما ترتبط الجدوى الاقتصادية لمثل هذه المشاريع الهندسية عالية التكلفة بالنكرار الزمني للحدث الهيدرولوجي أو بالمدى الزمني بين حدث وأخر.

- نظراً لصغر مساحات أحواض الأودية بمنطقة مرسى مطروح (جدول ١) فإن نشاطها هيدرولوجياً يبدأ وينتهي في عضون بضع ساعات، حيث إن متوسط زمن التركيز لتلك الأحواض في حدود ساعتين، بينما متوسط زمن الوصول إلى قمة التصريف أقل من ساعتين، وعلى هذا الأساس يمكن تجنب الأخطار التي قد تترجم عن أقصى تصريف مائي (قمة التصريف) خلال فترة رجوع ٥٠ سنة بما هو متاح بجانب بعض التوصيات، وبدون إقامة مشاريع هندسية مكلفة ولا جدوى من ورائها.

- تخضع سياسة وضع اليد على الأراضي وحيازتها داخل أحواض الأودية لنظام قبلي يتوارثه جيل بعد جيل، وأقرته الجهات الحكومية المعنية وتوافق عليه، ولا يستطيع جيل تغيير هذا النظام أو حتى تعديله سوى في أضيق الحدود، ولهذا أقيمت سدود حجرية ضخمة على الأودية الرئيسية ومجاري بعض الروافد، بحيث لا يرتفع السد فوق مستوى قاع الوادي أكثر من ٣٠ سم، وتحددت وظيفة تلك السدود في فصل الحيازات عن بعضها، وتنتيج لكل حيازة أو حقل زراعي الحصول على حصته من المياه السطحية، دون الإضرار بالحقول الزراعية التي تليه في اتجاه مخارج الأودية من الهضبة

الميوسينية، وبالشكل الذى يحقق نوعا من التكافل المائي، وقد لا تقبل القبائل والعائلات البدوية بنظام هندسى آخر بديل، تجنبا لما قد يسببه من مشكلات فى توزيع حصص المياه على الحيازات والحقول الزراعية.

وعليه توصى هذه الدراسة بأن يبقى الوضع على ما هو عليه داخل أحواض الأودية، مع المحافظة على السدود الحجرية المقامة على الأودية وصيانتها بشكل دائم، بجانب تعميق وتوسيع مجاري السيول (المخرات) على سهل رياح؛ حتى تستوعب قدرًا أكبر من المياه، ومنع التعديات عليها، والإبقاء عليها دون تغيير اتجاهاتها، وكذلك تعزيز الأنفاق والعبارات الخرسانية أسفل الطرق المرصوفة والتربية التي تتقاطع مع مخرات السيول، والعمل على تسخير وصول مياه السيول إلى البحر بشكل آمن تجنباً لحدوث كوارث.

المراجع

1. Arora, K.R. (2004): Irrigation, Water Power and Water Resources Engineering, Standard Publishers Distribution, Delhi, pp. 96- 99.
2. Cherif, O.H., Bassiouni, M.A., and Ghanima, S.A., (1975): Stratigraphy, Paleoecology and Climates of the Neogene and Quaternary of the Mersa Matrouh Area, North Western Desert, Egypt. Annals of the Geol. Surv., of Egypt, Vol. 5, pp. 137-147.
3. Hassanein, A.M. and El Senussi, M.Y., (1984): Geomorphological Aspects of the Area Between Longitudes $26^{\circ} 3'$ - $27^{\circ} 30'$ E Along the Mediterranean Coastal Zone, Egypt. Bull. Fac. Sci. Zagazig Univ., Vol. 6, pp. 136-155.
4. Jones, B.S., (2006): Five-minute Unit Hydrographs for Selected Texas Watersheds. M.Sc. Thesis in Civil Engineering Submitted to the Graduate Faculty of Texas Tech. University.
5. Ogunlela, A.O. and Kasali, M.Y. (2002): Evaluation of Four Methods of Storm Hydrograph Development for an Ungauged Watershed. Published in Nigerian Journal of Technological Development. Faculty of Engineering and Technology, University of Ilorin, Ilorin, Nigeria, Vol. 2, pp. 25-34.
6. Ramirez, J.A. (2000): Prediction and Modelling of Flood Hydrology and Hydraulics. Chapter 11 of Inland Flood Hazards: Human, Riparian and Aquatic Communities. Edited by Ellen Wahl; Cambridge University Press.
7. Saad, K.F.; El-Shamy, I.Z. and Sweiden, A.S. (1980): Quantitative Analysis of the Geomorphology and Hydrology of Sinai Peninsula, Annals of Geol. Surv. of Egypt, Vol. 10, pp. 819-836.
8. Salami, A.W. (2009): Evaluation of Methods of Storm Hydrograph Development. International Egyptian Engineering Mathematical Society, IEEMS, Zagazig Univ. Pub. Vol. 6, pp. 17-28.
9. SCS (2000, 2002): Soil Conservation Service. Design Hydrographs. US Department of Agriculture, Washington, D.C.
10. Sule, B.F. and Alabi, S.A. (2013): Application of Synthetic Unit Hydrograph Methods to Construct Storm Hydrographs. International Journal of Water Resources and Environmental Engineering, 5(11): 639-647.
11. Viessman, W. Jr., and Lewis, G.L. (2008): Introduction to Hydrology. Prentice Hall of India Private Ltd. New Delhi.
12. Viessman, W.Jr., Knapp, J.W. and Lewis, G.L. (1989): Introduction to Hydrology. Harper and Row Publishers, New York.

ABSTRACT

Synthetic unit hydrograph method of Soil Conservation Service (SCS) was used to generate and development the storm hydrograph ordinates for seven drainage basins located in Mersa Matrouh area, namely from east to west: Kharruba, el-Raml, Madwar, Magid, el-Washka, Senab and Umm-Ashtan watersheds. The unit hydrograph peak flows ranged from 8.47 to $40.18 \text{ m}^3/\text{sec}$, with an average of $24.15 \text{ m}^3/\text{sec}$, while the times to peak ranged from 0.53 to 2.70 hr., with general average of 1.86 hr. Based on the SCS-Curve Number for return period of 5 years, 24 hr., storm hydrographs have peak discharge ranging from 0.04 to $0.20 \text{ m}^3/\text{sec}$, with an average of $0.12 \text{ m}^3/\text{sec}$. For the 10 years, 24 hr. storm hydrographs, the peak discharge ranged from 42.86 to $203.31 \text{ m}^3/\text{sec}$, with an average of $122.19 \text{ m}^3/\text{sec}$. For the 25 years, 24 hr. storm hydrographs, the peak discharge ranged from 61.41 to $291.30 \text{ m}^3/\text{sec}$, with an average of $175.07 \text{ m}^3/\text{sec}$. For the 50 years, 24 hr. storm hydrographs, the peak discharge ranged from 87.75 to $416.26 \text{ m}^3/\text{sec}$, with an average of $250.16 \text{ m}^3/\text{sec}$. The analysis shows that the Wadi el-Raml drainage basin has the higher value of peak discharge, while the Wadi Senab drainage basin has the lower one at all return periods. The present study may be useful in the water resources management for sustainable development in Mersa Matrouh area.

Key Words: Mersa Matrouh, storm hydrograph, peak discharge, time to peak, drainage basin, sustainable development.