

## تأثير ميل وخشونة سطح دعامات الجسور على أبعاد النهر

نشوان إبراهيم حمو

إنعام علي قاسم جمعة

د. مؤيد سعد الله خليل

مدرس

مدرس

استاذ مساعد

قسم هندسة الموارد المائية

جامعة الموصل

### الخلاصة

في هذا البحث تم مختبرياً دراسة تأثير خشونة سطح الدعامات وميلها على حفرة النهر المتكونة نتيجة جريان الماء. أجريت 54 تجربة باستخدام ثلاثة نماذج لدعامات بقياسات مختلفة تثبت في قناة رملية الفعر، بحيث يكون محور الدعامة مواز للجريان في الحالة الأولى وينحرف عليه بزاوية  $30^\circ$  في الحالة الثانية ومن ثم ينحرف بزاوية  $45^\circ$  في الحالة الثالثة . تم إمرار ثلاثة تصارييف مختلفة لكل دعامة ولفتره لا تقل عن ساعتين . في نهاية كل تجربة تم قياس إبعاد حفرة النهر الحاصلة حول الدعامة، وقد أعيدت نفس التجارب بعد تخشين سطح الدعامات بالحصى الناعم بقطير (2) ملم وتم أيضا قياس أبعاد حفرة النهر بعد عملية التخشين. أشارت نتائج البحث إلى نقصان في إبعاد حفرة النهر بعد التخشين، حيث انخفض عمق النهر بنسبة تراوحت بين 2% و 61% وطول النهر بين 2.5% و 22% وعرض النهر بين 3% و 19.7% . وبينت نتائج التجارب إلى إن زيادة ميل محور الدعامة عن الجريان يؤدي إلى زيادة في إبعاد حفرة النهر . وأخيراً أظهرت التحليلات الرياضية للنتائج انه يمكن صياغة علاقة رياضية خطية بين التصريف وإبعاد النهر وبمعامل تحديد لم يقل عن 0.94 .

**الكلمات الدالة:** الدعامات ، النهر ، الخشونة.

بحفرة النهر. إن النهر بدوره يؤثر على ثبات أساس الدعامات وربما يؤدي إلى انهيار المنشآت<sup>[1]</sup>. اهتم عدد من الباحثين بدراسة ظاهرة النهر الموضعي تجريبياً ونظرياً باستخدام دعامات عمودية أو مائلة مع الأخذ بنظر الاعتبار عدد من المحددات. حيث اهتمت بعض البحوث بدراسة التأثيرات الجانبية المحيطة بالدعامة على عمق وشكل النهر، مثل عمق الجريان أو نوع التربة حول الدعامة أو شكل الدعامة نفسها، من هذه الدراسات: الدراسة التي أجريت في

### المقدمة

يحدث النهر حول دعامات الجسور والمنشآت الهيدروليكية وصفاف وقعر الأنهار والقنوات الرسوبيّة ويعرف بأنه التأكل الذي يحصل في مادة القعر والصفاف نتيجة سرعة الماء، أما النهر الموضعي فيمكن تعريفه بأنه انجراف مادة القعر حول دعامات وأكتاف الجسور نتيجة للجريان المضطرب الذي يؤدي بدوره إلى تكوين ما يسمى

الداعمة يزيد من النهر الموضعي، وأجرى الباحث الصفار<sup>[14]</sup> دراسة مختبرية لدراسة تأثير تدرج الحماية الحجرية حول دعامات الجسور على النهر الموضعي، وقام الباحث حمو<sup>[15]</sup> بدراسة تأثير خشونة مقدم الدعامات الاسطوانية للجسور على عمق وشكل النهر الموضعي حيث توصل إلى إن هناك تأثير واضح لخشونة سطح الداعمة المواجهة للجريان على خواص النهر حول الداعمة وشكله وعمقه. مما تقدم، يلاحظ بأنه لا توجد هناك دراسة حول تأثير ميل الداعمة وخشونة مقدم سطح الدعامات المستطيلة المقطع الدائري الحافة على عمق وشكل النهر الموضعي، ولهذا فقد تم اختيار هذا الموضوع لاستكمال الدراسات والبحوث السابقة حيث تم إجراء عدد من التجارب باستخدام ثلاثة نماذج لدعامات مستطيلة المقطع دائيرية الحافة بوضعها الطبيعي ثم ماثلة عن اتجاه الجريان وكذلك أعيدت نفس التجارب بعد تخشين الداعمة.

#### القناة المستخدمة وطريقة العمل

أجريت جميع التجارب في مختبر الهيدروليكي التابع لقسم هندسة الموارد المائية في جامعة الموصل. والقناة المستخدمة في إجراء التجارب عبارة عن وحدة متكاملة مصنوعة من الألمنيوم والزجاج . بإبعادها الإجمالية ( 2.25\*1.55\*8.05 )م طولاً وعرضها وارتفاعها على التوالي.

إما بعد القناة التي يحدث بها الجريان فهي (5.85)م طولاً(1.22)م عرضاً و (0.50)م عمقاً. هيكل القناة مصنوع من الألمنيوم بجوانب زجاجية، قعرها جزء من الخزان الأول الذي يزود المضخة بالماء . في أعلى القناة يوجد خزان ثاني للمياه وجوانبه زجاجية ومقدمة عبارة عن سد غاطس ذو ثلمة مثبتة استخدمت لقياس التصريف بعد إجراء

من قبل رواد كيفي وايتا<sup>[2]</sup>، وهي عبارة عن دراسة منهجية حول تأثير التوزيع الجيبي الحجمي للتربة على عمق النهر، وكذلك البحوث التي قام بها كل من جي<sup>[3]</sup> وجو<sup>[4]</sup> والتي تناولت موضوع العلاقة بين عمق الجريان وعمق وشكل النهر . كما درس روادكيفي<sup>[5]</sup> التعرية حول الدعامات في الجريان فوق الحرج وعلاقته بالجريان ومحددات الرسوبيات. كما قام كل من جيو وميفيلي<sup>[6]</sup> ببحث تجريبي لدراسة النهر الموضعي حول الدعامات الاسطوانية في الرسابات المنتظمة غير المتماسكة وتوصلا إلى علاقات تربط عمق النهر المتوازن مع سرعة الاقتراب وحجم الرسابات وعمق الجريان . وقد لخص غالاي وآخرون<sup>[7]</sup> ، استخدام حجر الاكساء على شكل طبقة أو فرشة في قعر النهر لغرض الحماية من النهر وكذلك في بعض المنشآت الهيدروليكيّة مثل دعامات الجسور . واستخدم كل من بروس وهادفي<sup>[8]</sup> ركائز فدائمة (scarifies piles) للقليل من النهر الموضعي وذلك عن طريق تغيير اتجاه الجريان . ميفيلي وجيو<sup>[9]</sup> درساً التقدم الزمني للنهر الموضعي تحت ظروف الماء الصافي للدعامات الاسطوانية لأرضية تتكون من الرمل المنظم، كما قام الباحثان لم وجيو<sup>[10]</sup> بإعداد دراسة مختبرية محددة عن فشل طبقة الحماية الحجرية حول دعامات الجسر الاسطوانية الشكل لمواد قعر منتظمة، كما استخدم أيضاً الباحثان اوغارد<sup>[11]</sup> وكذلك سينها وماريلوس<sup>[12]</sup> موجهات ايوا، وهي عبارة عن منشآت صغيرة غاطسة تستخدم في تهذيب ضفاف الأنهر عن طريق السيطرة على الترسبات وعلى سرعة الجريان . كما قام الباحثان بورزكوس ويلدر<sup>[13]</sup> بدراسة تأثير ميل دعامات الجسور الاسطوانية على عمق النهر وأستنتج من الدراسة إن زاوية ميل

التربة. بحيث يكون محوره باتجاه الجريان اولاً الشكل (3-a) ويمرر الماء بتصريف معين ( 5 لتر/ثا في التجربة الأولى) ولمدة ساعتين، بعدها يترك الماء ليتوضّح ومن ثم تفاصيل بعد النحر الموضعي المتنكرون في التربة حول النموذج وبالاتجاهات الثلاثة (X,Y,Z) ويرسم شكل النحر الشكل (3-a). وتعد التجربة باستخدام تصريفين مختلفين (12) لتر/ثا و ( 17.5) لتر/ثا ولنفس الاتجاه.

بعد ذلك يتم تغيير اتجاه محور النموذج بحيث يكون مائلًا بزاوية  $30^{\circ}$  و  $45^{\circ}$  عن اتجاه الجريان الشكل (3-b) ، وفي كل مرة تعاد نفس الخطوات المتتبعة في التجربة الأولى . وكذا الحال بالنسبة للنموذجين المتبقدين.

وبذلك يكون عدد التجارب 27 تجربة قبل تخشين سطح النماذج و 27 تجربة بعد التخشين. وقد تم تسجيل جميع القياسات في الجدول ( 1 ) .

### **تأثير الخشونة على خصائص النحر**

#### **1-تأثير الخشونة على عمق النحر**

لمعرفة تأثير الخشونة على النحر تم رسم قيم اكبر عمق للنحر مع التصريف للدعامات الثلاثة كل على حدى، كما في الإشكال (4),(5),(6) ولحالتي الداعمة قبل وبعد التخشين وللأوضاع الثلاثة للداعمة ( محور الداعمة باتجاه الجريان، ومائل بزاوية  $30^{\circ}$  و  $45^{\circ}$  عن الجريان). حيث يلاحظ من هذه الإشكال وبشكل عام زيادة عمق النحر مع زيادة التصريف، وعند نفس التصريف والداعمة فان عمق النحر يقل بعد تخشين الداعمة عنه قبل ذلك ولكافحة التجارب دون استثناء.

المعايير الحجمية له. في مؤخر القناة مضخة تدار بمحرك كهربائي وتأخذ المياه من الخزان الأول بتصريف تصميي يبلغ (28.25) لتر/ثا.المضخة مزودة بمنظومة من الصمامات تساعد على التحكم بكمية المياه الخارجة والداخلة منها وليها. وعلى طول جانبي القناة تمتد سكة تحرك عليها عربة استخدمت كقاعدة لقياس الأعمق (point gauge). ولتهيئة الجريان فقد جهزت القناة بسلة في مقدمتها بإبعادها (0.6 0.8 0.9) م طولاً وعرضياً وارتفاعاً على التوالي، ووُضعت تحت مسقط الجريان. ولمنع دخول الرسابات إلى المضخة فقد جهزت القناة بمصدية للرسابات (Sediment trap) ووُضعت في المؤخرة وتم وضع حاجز من الخشب المضغوط المسافة بينهما (4.10) م وبطول (1.22) م وارتفاع (0.15) م وسمك (0.015) م حيث شكلها مع جانبي القناة الزجاجية حوضاً يحتوي على الرمل الذي يكون قعر القناة . الشكل ( 1 ) يوضح المسقط الامامي والرأسي للقناة. تم تصنيع ثلاثة نماذج من الدعامات وبمقاطع شبه دائريّة ( مستطيلة المقطع وبنهائيتين نصف دائريتين) بعرض (60,140,90) ملم وبطول (280,180,120) ملم على التوالي ، وارتفاع (450) ملم أيضاً جميع النماذج صقلت وطلبت بطاء دهنٍ لإعطائها خشونة سطح متساوية وحماية من الماء.

أجريت التجارب على مرحلتين رئيسيتين، في المرحلة الأولى تم استخدام نماذج الدعامات المذكورة سابقاً الشكل (2) بسطحها الصقيل، أما في المرحلة الثانية فقد تم تخشين سطح النماذج بالحصى الناعم (2) ملم بواسطة مادة لاصقة.

في بداية كل تجربة تتم تسوية سطح التربة داخل القناة، ويوضع نموذج الداعمة عمودياً داخل

أعلاه ووضعت في الجدول (3) حيث تتراوح معامل الارتباط بين 0.935 و 0.987.

### 3. تأثير الخشونة على عرض النحر

لتحديد تأثير الخشونة على عرض النحر فقد تم رسم الإشكال (10) ، (11) ، (12) التي تبين العلاقة بين عرض النحر والتصريف ولكافة الدعامات بأوضاعها الثلاثة قبل وبعد التخشين. حيث يلاحظ من ذلك العلاقة الطردية بين التصريف وعرض النحر. كما إن عملية التخشين ولكافة التجارب نقل من عرض النحر عند نفس التصريف. وقد بينت التحليلات الإحصائية باستخدام البرنامج Excel أن أفضل علاقة بين عرض النحر والتصريف هي العلاقة الخطية وكما يأتي:

$$Q = a_3 + b_3 W \quad \dots \dots \dots \quad (3)$$

إذ إن  $W$  تمثل أكبر عرض للنحر بالسنتيمتر. إما قيم المعاملات  $b_3, a_3$  ومعامل الارتباط  $R^2$  لهذه العلاقة فقد حسبت ووضعت في الجدول (4) حيث تراوح معامل الارتباط بين 0.9568 و 0.9999.

## مدى تأثير الخشونة على خصائص النهر

تم حساب النسبة المئوية للنقصان في عمق وطول وعرض البحر عند الدعامات الثلاثة ولكلفة التجارب نتيجة عملية التخشين وذلك لتحديد مدى هذا التأثير، وقد وضعت كافة الحسابات في الجداول (5)، (6)، (7) للدعاية الأولى والثانية والثالثة على التوالي.

يلاحظ من الجداول السابقة إن أكبر نقصان قد حدث في عمق النهر حيث تراوحت نسبته بين 2.22% إلى 61.54% في كافة تجارب البحث، أما بالنسبة لطول النهر فقد تراوحت نسبة النقصان بين

لقد وجد من خلال تحليل البيانات بواسطة برنامج Excel أن أفضل علاقة بين عمق النهر والتصريف يمكن تمثيلها بخط مستقيم كما يأبى :

$$Q = a_1 + b_1 D \quad \dots \dots \dots \quad (1)$$

- اذ ان :

التصریف لتر / ثا = Q

$D$  = اکبر عمق للنهر سم

$$= a_{1,b_1} \text{ معاملات المعاadleة}$$

وقد وضعت قيم المعاملات  $b_{1,a1}$  في الجدول (2) مع معامل الارتباط  $R^2$  والذي تراوحت قيمته بين 0.9998 و 0.9807.

## 2. تأثير الخشونة على طول النحر

للحظ من خلال نتائج التجارب إن طول النهر يقل بعد تخشين الدعامات، ولتوبيخ ذلك فقد رسمت قيم طول النهر للدعامات الثلاثة مع التصريف وكما في الإشكال (7), (8) , (9) قبل وبعد التخشين ولالأوضاع الثلاثة للدعامات المذكورة سابقاً. حيث تشير الإشكال إلى تغير طول النهر طردياً مع التصريف، وأن طول النهر يقل بعد تخشين الداعمة عنه قبل التخشين وذلك عند نفس التصريف ولنفس الداعمة. إما نتائج التحليلات الإحصائية باستخدام البرنامج Excel فقد أشارت إلى إن أفضل علاقة بين طول النهر والتصريف هي المعادلة الخطية وكما يأتى:

$$Q = a_2 + b_2 L \quad \dots \dots \dots \quad (2)$$

إذ إن  $L$  تمثل طول النهر بالستنتمتر . لقد تم إيجاد قيم المعاملات  $b_{2,a2}$  ومعامل الارتباط  $R^2$  للمعادلة

**تأثير عرض الدعامات على خصائص النهر**

لتوضيح تأثير عرض الدعامة على طول وعرض وعمق النهر، فقد تم رسم العلاقة بين عرض الدعامات الثلاثة مع خصائص النهر للتصريفات الثلاثة المستخدمة في التجارب وحسب ميل الدعامة مع اتجاه الجريان. وكنموذج لهذه الرسومات فان الشكل (13) يمثل العلاقة بين عرض الدعامة وعمق النهر عندما يكون ميل محور الدعامة باتجاه الجريان ، والشكل(14) يمثل العلاقة بين عرض الدعامة وطول النهر عندما يكون محور الدعامة مائل بزاوية  $30^\circ$  عن اتجاه الجريان، وأخيرا الشكل (15) يمثل العلاقة بين عرض الدعامة وعرض النهر عندما تكون الدعامة مائل بزاوية  $45^\circ$  عن اتجاه الجريان. وقد تذرر وضع بقية الإشكال لكثرة عددها وحيث أنها لا تختلف كثيراً عن النماذج أعلىه. من الإشكال السابقة يلاحظ إن العلاقة تكون طردية بين عرض الدعامة وأبعاد النهر، وعندما يتضاعف عرض الدعامة فان إبعاد النهر تزداد أيضا بنسبة الضعف أو أكثر من ذلك.

**تأثير زاوية ميل الدعامة على خصائص النهر**

تم رسم العلاقة بين زاوية ميل الدعامة وإبعاد النهر للتصريفات الثلاثة وكل عرض للدعامة، حيث الشكل (17) يمثل العلاقة بين ميل الدعامة وعمق النهر عندما يكون عرض الدعامة 6 سم، والشكل (17) يمثل العلاقة بين ميل الدعامة وطول النهر عندما يكون عرض الدعامة 9 سم، وأخيراً الشكل (18) الذي يمثل العلاقة بين ميل الدعامة وعرض النهر عندما يكون عرض الدعامة 14 سم . ولم توضع بقية الإشكال لكثرة عددها ولكنها مماثلة للأشكال السابقة. من الإشكال الأخيرة يلاحظ إن

2.58% إلى 22.15% في حين تراوحت نسبة النقصان في عرض النهر بين 3.15% إلى 19.72%. إما نتائج الباحث حمو [15] فقد بيّنت أن نسبة النقصان في أبعاد حفرة النهر تراوحت بين 25% و 77% وهي نسبة عالية وجيدة جداً مقارنة مع نسب هذه الدراسة، والسبب في ارتفاع هذه النسب يعود إلى أن الباحث استخدم دعامات دائيرية المقطع حيث ظهر تأثير الخشونة واضحاً فيها على عكس الدعامات المستطيلة المقطوع المستخدمة هنا.

أيضاً يلاحظ من الجداول ( 5 و 7 ) إن نسب النقصان في أبعاد النهر متذبذبة بشكل عام، حيث إن هذه الأبعاد تقل دائماً بعد تخفيض الدعامات، إلا إن نسبة النقصان لا تتغير بشكل منتظم مع المتغيرات الأخرى كالتصريف أو طول الدعامة أو زاوية الانحراف عن اتجاه الجريان. إن هذا التذبذب في نسب النقصان يعود إلى عدة أسباب أهمها :

- قلة عدد التصريفات المعتمدة في التجارب ( ثلاثة فقط ) ، حيث يتطلب الأمر زيادة عدد التصريفات وقيمتها للحصول على صورة أوضح لتأثير إبعاد النهر مع التصريف العالية.

- أن إبعاد النهر وخاصة العمق صغيرة نسبياً وأي تغيير فيها ولو كان طفيفاً يعطي نسبة للنقصان كبيرة، إضافة إلى إن الخطأ في القياسات المختبرية يكون تأثيره كبيراً في هذه الحالة، إن زيادة التصريف عن 17.5 لتر/ثا قد يؤدي إلى التقليل من خطاء القياسات المختبرية.

- قلة عدد زوايا الميل بالنسبة للدعامات ويفضل تغيير الميل ل 10 درجات للحصول على تأثير واضح لميل الدعامة على إبعاد النهر.

### المصادر

1. Chiew Y.M., "Mechanics of Riprap Failure of Bridge Piers", Journal of Hydraulic Engineering, ASCE, Vol. 121, No. 9, pp. 635-643, 1995.
2. Raudkivi, A.J. and Ettema R., "Clear Water Scour at Cylindrical Piers", Journal of Hydraulic Division. ASCE, Vol. 109, No.10, pp 338 – 350, 1983.
3. Chee, R.K.W. , " Live – bed Scour of Bridge Piers", Report No. 290, University of Auckland, school of Engineering, Auckland, New Zealand, 1984.
4. Chiew, Y.M., "Local Scour of Bridge Piers", Report No. 355, University of Auckland, school of Engineering. Auckland, New Zealand, 1984.
5. Raudkivi, A.J., "Functional Trends of Scour of Bridge Piers", Journal of Hydraulic Engineering, ASCE, Vol. 112, NO.1, pp 1-13, 1986.
6. Chiew, Y.M.and Melville, B.W., "Local scour around Bridge Piers", Journal of Hydraulic Research, Vol. 25, No.1, 1987.
7. Galay, V.j., Yaremko, E.K., and Quazi, M.E. "River Bed Scour and Construction of Stone Riprap Protection", Sediment Transport in Gravel – bed Rivers, C.R.Thorne, J.C. Bathurst. And R.D.Hey, John Wiley and Sons.inc., New York, N.Y, pp 355-383, 1987.
8. Bruce, W.M. and Hadfield, A.C., "Use of Sacrificial Piles as Pier Scour, Countermeasures," Journal of Hydraulic Engineering, ASCE,

العلاقة تكون طردية بين زاوية ميل الداعمة وإبعاد النهر وفي بعض الحالات يكون تأثير الميل قليلاً جداً على أبعاد النهر خاصة في التصاريف القليلة.

### الاستنتاجات

أجريت في البحث سبعة وعشرون تجربة موزعة على ثلاثة دعامات بثلاثة اتجاهات لكل دعامة مع اتجاه الجريان وبثلاثة تصاريف للدعامة الواحدة وذلك قبل تخشين سطح الداعمة، وأعيدت نفس التجارب بالتفاصيل نفسها بعد تخشين سطح الداعمة بحبات الرمل الناعمة، وتم في كل تجربة إجراء قياسات دقيقة لأبعاد حفرة النهر المتكونة حول الدعامة. وعلى ضوء نتائج هذه التجارب وضمن المحددات الهيدروليكية والهندسية للجريان والدعامات يمكن استنتاج ما يأتي:

1- إن عملية تخشين سطح الداعمة تساعد كثيراً على تشتت الطاقة والاضطراب الناتج عن الجريان وتقلل وبالتالي من تأثيرها.

2- تراوحت نسبة النقصان في أبعاد حفرة النهر نتيجة عملية التخشين بين 2.22% إلى 61.56% لعمق النهر، وبين 22.15% إلى 2.56% لطول النهر، وبين 3.15% إلى 19.72% لعرض النهر.

3- ان لقطع الداعمة تأثير واضح على فاعالية الخشونة المستخدمة حيث يزداد تأثيرها في المقاطع الدائرية أكثر مما هو عليه في المقاطع المستطيلة.

4- للحصول على نتائج أكثر شمولية يفضل زيادة التصاريف لمديات أوسع وتغيير حجم المواد المستخدمة في التخشين إلى أحجام أكبر.

## قائمة الرموز المستخدمة

$b_1-b_n$  و  $a_1-a_n$  = معاملات المعادلات  
 $b$  = عرض الدعامة  
 $D$  = اكبر عمق للنهر  
 $L$  = اكبر طول للنهر  
 $Q$  = التصريف  
 $W$  = اكبر عرض للنهر

- Vol. 125, No.11, pp1221- 1224, 1999.
9. Melville, B.W. and chiew, Y.M." Time Scale for Local Scour at Bridge Piers", Journal of Hydraulic Engineering, ASCE, Vol. 125, No.1, 59-65, 1999.
  10. Lim, F.H., and Chiew, Y.M., " Parametric Study of Riprap Failure around Bridge Piers", Journal of Hydraulic Research, ASCE, IAHR, Vol. 39, No.1, pp 61-72, 2001.
  11. Odgaard, A.J., "Iowa Vanes-An Inexpensive Sediment Management Strategy", IIHR-Hydroscience & Engineering, College of Engineering, The university of Iowa, 2003.
  12. Sinha, S.K. and Marelus, F., "Enhanced Training and Control of Natural River.", IIHR-Hydroscience & Engineering, College of Engineering, The university of Iowa, 2003.
  13. Bozkus, z. and Yildiz, U." Effects of Inclination of Bridge Piers on Scouring Depth", Journal of Hydraulic Engineering, ASCE, Vol. 130, No. 8, 827- 832, 2004.
  - 14- الصفار ، منار سفر" ، تأثير تدرج الحماية الحجرية حول دعامات الجسور على النهر الموضعي" رسالة ماجستير ، جامعة الموصل ، كلية الهندسة ، 2005 .
  - 15 - حمو ، نشوان ابراهيم "تأثير خشونة مقدم لدعامات الاسطوانية على عمق وشكل النهر الموضعي" مجلة هندسة الرافدين ، المجلد 13 ، العدد 3 .2005

جدول(1) البيانات المختبرية للنماذج المستخدمة

الدعامة الأولى b=6cm							
بعد التخشين			قبل التخشين			$\theta$	Q(l/s)
عرض النهر (cm)	طول النهر (cm)	عمق النهر (cm)	عرض النهر (cm)	طول النهر (cm)	عمق النهر (cm)		
8	15	0.5	9	17.5	1.3	0°	5
14	24	2.5	15	26.5	3		12
22	39	4	23	41	4.5		17.5
14.3	16.4	0.8	12.2	17.9	1.5	30°	5
17.2	30.6	2.8	18.5	32.3	3.5		12
21.5	37.9	5	24	39.4	5.5		17.5
11.2	17.2	1	12.7	18.6	1.5	45°	5
18	31.4	3	19.3	32.7	3.5		12
21.6	38	5.3	23	39.9	5.6		17.5
الدعامة الثانية b=9cm							
14	23.5	0.8	15	26	1	0°	5
24	38	3.5	24	39.5	3.8		12
32	60	5	32	65	5.5		17.5
14	21.1	1	17.5	27.1	1.4	30°	5
22.5	35.6	3.8	24.3	41.6	4		12
28.5	57.6	6.3	35.5	68.6	7		17.5
21.7	26.6	1.2	23	27.8	1.5	45°	5
28.9	41.6	4	30.5	42.6	4.2		12
40	68.6	6.5	41.5	72.1	7.2		17.5
الدعامة الثالثة b=14cm							
21	37.5	1.5	22	39	2	0°	5
30	51.8	4.5	31	53	4.5		12
36	75	6	38	78.5	6.5		17.5
24.3	36.6	1.8	25.5	38.45	2.2	30°	5
32.5	54.8	4.5	34.5	57.25	5		12
42.5	80.25	7.5	46	83.75	9		17.5
25	37.25	2	26.2	38.95	2.5	45°	5
35	56.35	4.8	36.5	60.25	5.5		12
44.5	82.25	8.5	47.3	85.05	10		17.5

**الجدول (2) قيم المعاملات  $b_1, a_1$  ومعامل الارتباط  $R^2$  للمعادلة (1)**

بعد التخسين			قبل التخسين			طول الدعامة (سم)
$R^2$	$b_1$	$a_1$	$R^2$	$b_1$	$a_1$	
محور الدعامة باتجاه الجريان						
0.998	3.567	3.176	0.997	3.911	0.028	6
0.9981	2.930	2.416	0.995	2.750	2.028	9
0.9908	2.734	0.656	0.998	2.607	- 0.056	14
محور الدعامة يميل بزاوية $30^\circ$						
0.9907	2.968	2.991	0.9905	3.125	0.560	6
.09978	2.361	2.763	0.9789	2.222	2.316	9
0.9901	2.107	1.442	0.9711	1.806	1.745	14
محور الدعامة يميل بزاوية $45^\circ$						
0.9881	2.894	2.528	0.9931	3.045	0.740	6
0.9987	2.361	2.291	0.9901	2.186	2.099	9
0.978	1.900	1.809	0.9665	1.636	1.710	14

**الجدول (3) قيم المعاملات  $b_2, a_2$  ومعامل الارتباط  $R^2$  للمعادلة (2)**

بعد التخسين			قبل التخسين			طول الدعامة (سم)
$R^2$	$b_2$	$a_2$	$R^2$	$b_2$	$a_2$	
محور الدعامة باتجاه الجريان						
0.9555	0.505	-1.633	0.959	0.517	-3.162	6
0.9653	0.335	-2.065	0.945	0.308	-1.928	9
0.958	0.325	-6.243	0.9455	0.304	-5.787	14
محور الدعامة يميل بزاوية $30^\circ$						
0.9871	0.5629	-4.607	0.9486	0.567	-5.44	6
0.9653	0.335	-1.257	0.9429	0.289	-1.716	9
0.9729	0.282	-4.597	0.9724	0.271	-4.737	14
محور الدعامة يميل بزاوية $45^\circ$						
0.9808	0.584	-5.374	0.986	0.574	-5.956	6
0.9464	0.286	-1.502	0.9347	0.269	-1.254	9
0.975	0.274	-4.542	0.9873	0.27	-5.07	14

**الجدول (4) قيم المعاملات  $a_3$ ,  $b_3$  ومعامل الارتباط  $R^2$  للمعادلة (3)**

بعد التخسين			قبل التخسين			طول الدعامة (سم)
$R^2$	$b_3$	$a_3$	$R^2$	$b_3$	$a_3$	
محور الدعامة باتجاه الجريان						
0.9772	0.882	- 1.434	0.9772	0.882	- 2.314	6
0.9998	0.892	- 7.527	0.998	0.736	- 5.923	9
0.9972	0.829	- 12.54	1.0	0.978	- 12.193	14
محور الدعامة يميل بزاوية $30^\circ$						
0.9959	1.066	- 6.574	0.9991	1.061	- 7.84	6
0.9901	0.86	- 7.122	0.9568	0.674	- 5.873	9
0.9842	0.682	- 11.07	0.9807	0.604	- 9.834	14
محور الدعامة يميل بزاوية $45^\circ$						
0.9887	1.18	- 8.473	0.9961	1.196	- 10.421	6
0.9637	0.667	- 8.648	0.9704	0.671	- 9.70	9
0.997	0.642	- 10.487	0.9932	0.592	- 10.57	14

**الجدول (5) النسبة المئوية للنقصان في إبعاد النهر بعد تخسين الدعامة الأولى**

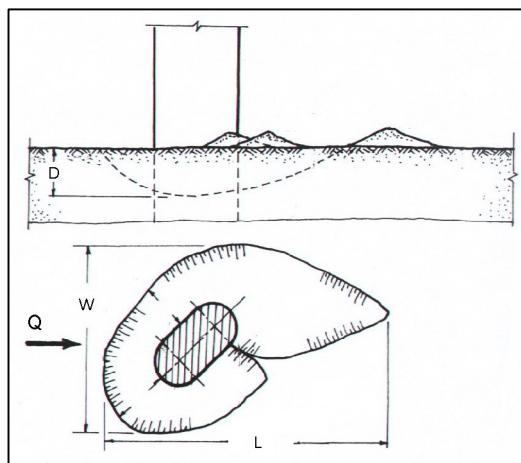
نسبة النقصان في عمق النهر (%)			زاوية الميل	التصريف (لتر/ثا)
العمق	العرض	الطول	مع الجريان	5
61.54	11.11	14.28		
46.67	15.57	8.32	30	
33.33	11.81	7.53	45	
16.67	6.67	9.43	مع الجريان	12
20.0	7.03	5.26	30	
14.28	6.73	3.97	45	
11.11	4.35	4.88	مع الجريان	
9.09	10.42	3.81	30	17.5
5.36	6.09	4.76	45	

**الجدول (6) النسبة المئوية للنقصان في إبعاد النهر بعد تخشين الدعامة الثانية**

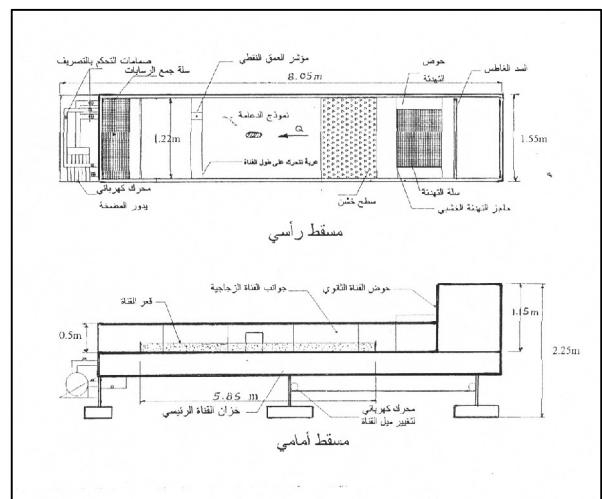
نسبة النقصان في طول النهر (%)			زاوية الميل	التصريف (لتر/ثا)
العمق	العرض	الطول	مع الجريان	5
20.0	6.67	9.61		
28.57	20.0	22.15	30	
20.0	5.65	4.68	45	
7.89	8.33	4.52	مع الجريان	
5.0	7.41	14.43	30	12
4.76	5.24	2.58	45	
9.09	12.5	7.69	مع الجريان	
10.0	19.72	16.04	30	17.5
9.72	3.15	4.86	45	

**الجدول (7) النسبة المئوية للنقصان في عرض النهر بعد تخشين الدعامة الثالثة**

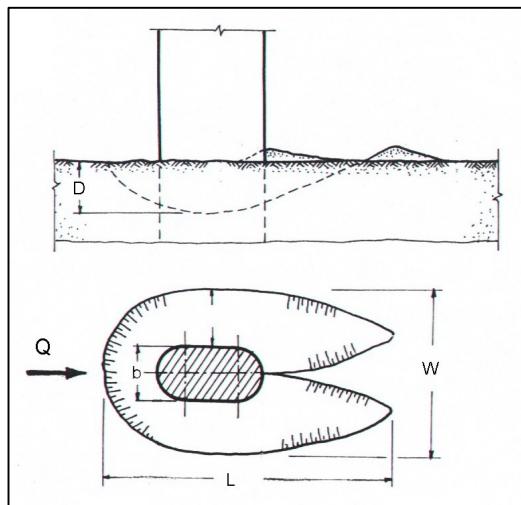
نسبة النقصان في عرض النهر (%)			زاوية الميل	التصريف (لتر/ثا)
العمق	العرض	الطول	مع الجريان	5
25	4.54	3.83		
18.18	4.76	4.94	30	
20	4.58	4.36	45	
2.22	3.22	2.26	مع الجريان	
10.0	5.79	4.37	30	12
2.73	4.11	6.64	45	
11.76	5.26	4.46	مع الجريان	
16.76	7.61	4.18	30	17.5
15.0	5.92	3.29	45	



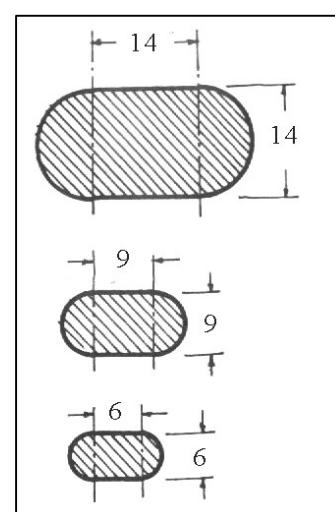
(a) المسقط الأفقي



الشكل (1) : القناة المختبرية المستخدمة

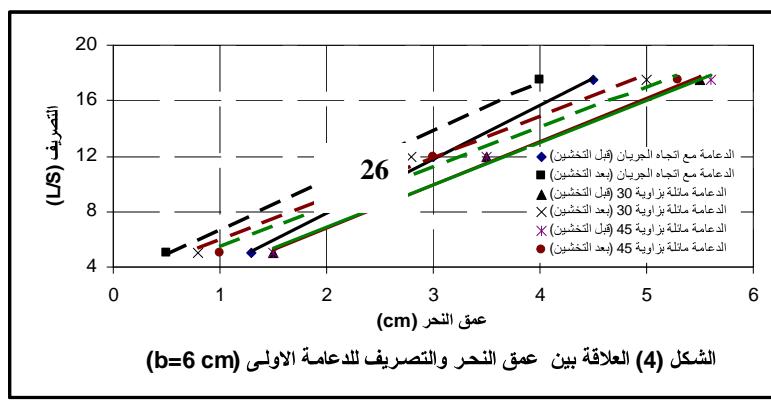


(b) المسقط الأفقي

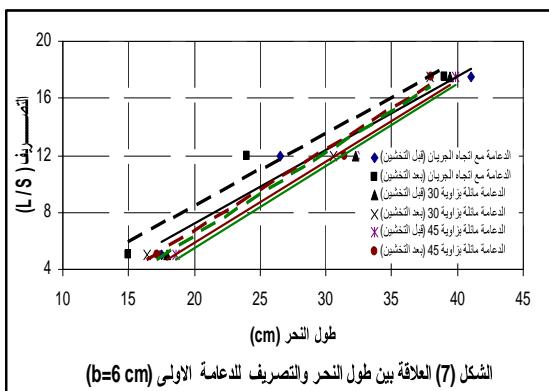
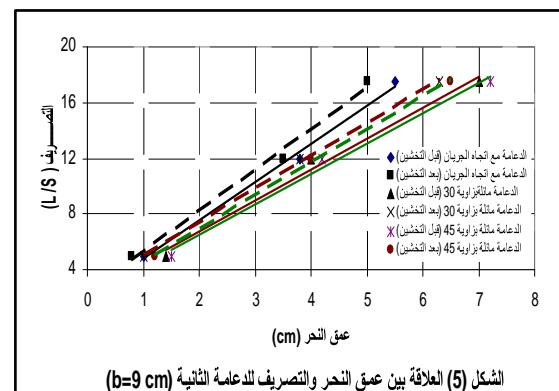
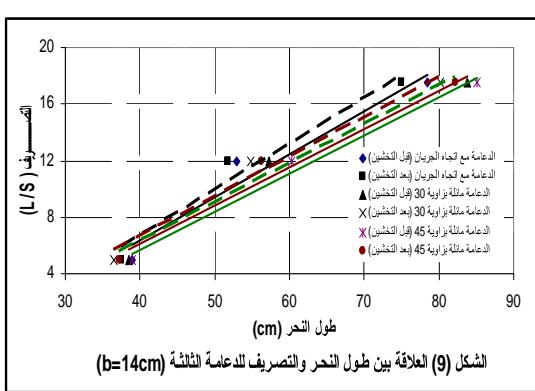
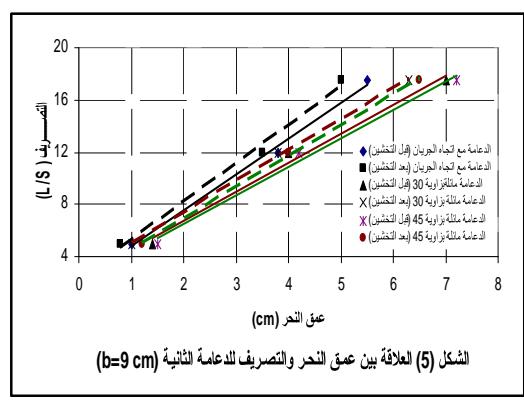
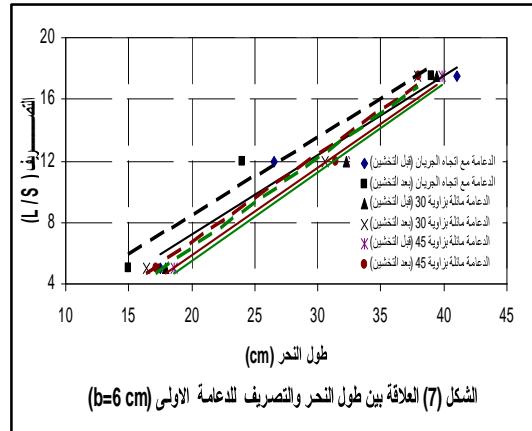


الشكل (2) : مقاطع عرضية لنماذج الدعامات المستخدمة.

الشكل (3) : مخطط يوضح ميل الدعامة بالنسبة لاتجاه الجريان، (a) المحور يوازي اتجاه الجريان، (b) المحور مائل عن اتجاه الجريان.



الشكل (4) العلاقة بين عمق النهر والتصريف للدعامة الاولى (b=6 cm)

الشكل (7) العلاقة بين طول التrench والتصريف للداعمة الاولى ( $b=6 \text{ cm}$ )الشكل (5) العلاقة بين عمق التrench والتصريف للداعمة الثانية ( $b=9 \text{ cm}$ )الشكل (9) العلاقة بين عمق التrench والتصريف للداعمة الثالثة ( $b=14 \text{ cm}$ )الشكل (5) العلاقة بين عمق التrench والتصريف للداعمة الثانية ( $b=9 \text{ cm}$ )الشكل (7) العلاقة بين طول التrench والتصريف للداعمة الاولى ( $b=6 \text{ cm}$ )

## EFFECT OF BRIDGE PIERS INCLINATION AND ROUGHNESS ON SCOUR PIT DIMENSIONS

**Dr. Moayad S. Khaleel**

Assistant Professor

**Inaam A.Juma**

Lecturer

**Nashwan I.Hammo**

Lecturer

Water Resources Eng. Dept.

University of Mosul

### ABSTRACT

In this paper a laboratory work was performed to study the effect of bridge piers inclination and surface roughness on scour pit dimensions. Fifty four experiments were conducted using three different sizes and inclinations Pier models fixed in a sandy bed channel. First, the axis of the pier was parallel to the flow, then it was inclined by  $30^\circ$  and finally by  $45^\circ$ . Each model was tested under three different flow discharges for a period not less than two hours and at the end of each experiment the dimensions of the scour pit were measured. The same experiments were repeated after roughening the surface of each pier by fine gravel of 2mm in diameter to increase its roughness.

The results of the experiment showed a clear reduction in scour pit dimensions after increasing pier roughness, the percentage of decreases in scour depth was between 2 % and 61%, while the scour length decreased between 2.5% and 22%, and finally the width of scour decreases was between 3% and 19.7%. The results also showed that the inclination of pier's axis produced an increase in scour pit dimensions. Finally, the empirical relationships of the results showed that it's possible to explain the relation between the flow discharge and each of scour pit dimensions by a simple linear equation, where the determination coefficient were more than 0.94 for all relations.

**KEYWORDS:** Piers, scour, roughness

This document was created with Win2PDF available at <http://www.win2pdf.com>.  
The unregistered version of Win2PDF is for evaluation or non-commercial use only.  
This page will not be added after purchasing Win2PDF.