

دراسة مختبرية لقليل النهر مؤخر الهدارات باستخدام الجدران المنخلية

د. غنية عبد المجيد حياوي

أستاذ مساعد

جامعة الموصل/ كلية الهندسة/ قسم هندسة السدود والموارد

محمد خالد المشهداني

طالب ماجستير

الخلاصة

تم في هذا البحث اجراء دراسة مختبرية لقليل النهر في الارضيات الحجرية (حجر مكسر) مؤخر الهدارات باستخدام الجدران المنخلية المفردة والثانية، اذ شملت الدراسة تأثير كل من ارتفاع الهدار(P) واقطر فتحة الجدران المنخلية () وعدد الجدران المنخلية (Sw) على النهر، تم اجراء سبعون تجربة (عشر منها بدون استخدام الجدران المنخلية) واستخدام حجم واحد من الحجر المكسر($Dm = 0.79$) ملم وارتفاعان للهدار($P=30,25$) سم وثلاث اقطار مختلفة لفتحات الجدران المنخلية ($\varnothing=1.6,1.2,0.8$) سم وباستخدام جدران منخلية مفردة وثنائية ($Sw = 1,2$) وتم تمرير خمس تصارييف وبثبيت مسامية الجدران المنخلية المفردة والثانية عند 40%.

تبين من التجارب أن عمق وطول حفرة النهر يكون أقل عند استخدام الهدار بارتفاع ($P=25$) سم بالمقارنة مع الارتفاع الآخر للهدار ($P=30$) سم ويظهر ذلك بشكل واضح في جميع الحالات المستخدمة في هذه الدراسة. تبين ايضاً ان استخدام الجدران المنخلية المفردة والثانية يقلل من طول حفرة النهر وعمقها بنسبة (83.33-28%) ونسبة (47.71%) لعمق لعمق وطول حفرة النهر على التوالي بالمقارنة مع حالة عدم استخدام الجدران المنخلية. وقد تم استنباط علاقتين وضعيتين لحساب نسبة عمق النهر وطوله بدلالة المتغيرات الابعدية وباستخدام التحليل البعدى.

Laboratory Study to Decrease the Scour Downstream Weirs Using screen Walls

Abstract

In this research, a laboratory study of the phenomenon of scour in the stone floors (gravel, crushed) using single and double screen walls used as energy dissipation. The study includes the effect of weir height (P), the diameters of screen wall hole (), the number of screen walls (Sw) on scour behind walls screen. Seventy experiments were carried out (ten of them without using screen walls). One size of crushed stone ($Dm = 0.79$) mm were used with two height of weir ($P = 25, 30$) cm and three different diameters of screen walls ($\varnothing = 0.8, 1.2, 1.6$) cm were used and single and double screen walls ($Sw = 1, 2$) with five different discharge, with porosity 40% for single and double screen walls.

The results of the experimental work showed that the depth and length of the scour hole was minimum when using screen walls of ($P = 25$) cm in comparison with ($P = 30$) cm. Also the use of single and double screen walls decrease the depth and length of scour hole with ratios of (28-83.33)% and ratio of (47.37-85.71)% respectively compared with the state of without using screen. Using dimensional analysis two empirical relations were determined to compute the ratio of depth and length scour in term of dimensionless variables.

Keyword: Screen walls, Weirs Scour

قبل: 28 - 11 - 2013

استلم: 4 - 8 - 2013

مقدمة :

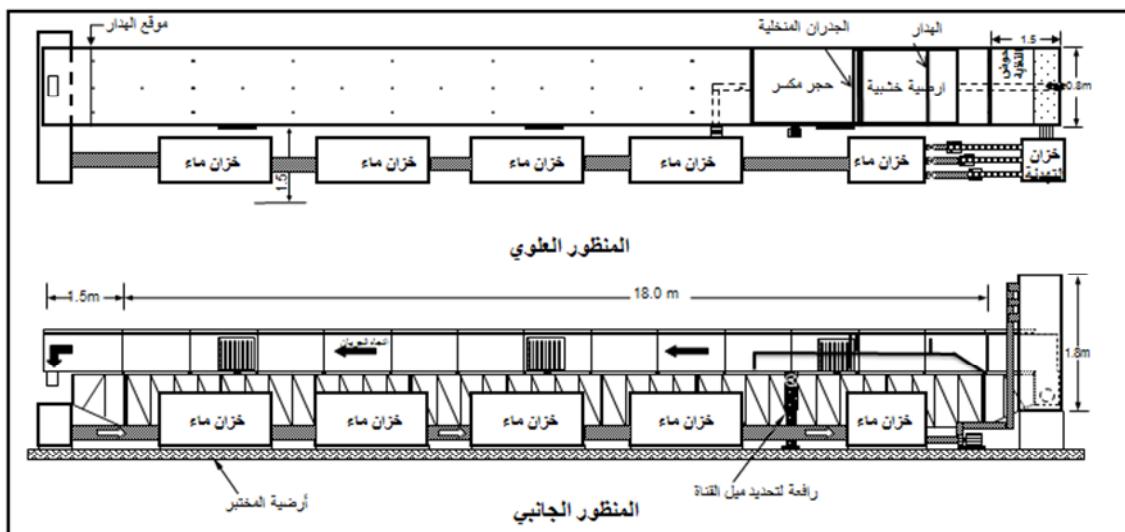
تُستخدم الجدران المنخلية في المنشآت الهيدروليكيّة لتشتيت الطاقة الهيدروليكيّة الناتجة عن إطلاق التصاريف ذات السرع العالية من المنشآت إلى مجرى النهر أو القنوات، وتتسبّب هذه التصاريف بحدوث مشكلات نحر في مؤخر أرضية المنشآت. إن شكل وعمق وطول حفرة النهر الحاصلة لا يمكن تحديده بشكل دقيق وذلك لكثرّة المتغيرات المؤثرة في عملية النهر هذه، وللأهمية الموضوع أجريت دراسات وبحوث عديدة نظرية وتطبيقيّة لتحديد أبعاد مشكلات النهر الحاصلة أسفل المنشآت الهيدروليكيّة.

تشير كثيّر من الدراسات إلى أن الجدران المنخلية (Screen or perforated Walls) تُستخدم لتبديد الطاقة المولدة من السرع العالية في المنشآت الهيدروليكيّة وفي نهاية المطاف التي تحدث نتيجة الجريان، كما تُستخدم الجدران المنخلية للقليل من التعرّية والنهر في قاع الأنهار الطبيعية، ولحماية المنشآت المجاورة من السرع العالية الناتجة من الجريان المضطرب. وقد أجرى الباحث [4] (Cakir, 2003) دراسة مختبرية لتبديد الطاقة باستخدام الجدران المنخلية، وكانت العوامل المتغيرة في التجارب هي المسامية وسمك وموقع الجدار ، والمسامية (p_o) بين (20-60%) حيث أشارت النتائج إلى أن أداء الجدران المنخلية وكفاءتها يقلّان مع زيادة بعد الجدار عن البوابة إلى ارتفاع فتحة البوابة (X/d), وكان تبديد الطاقة باستخدام الجدران الثنائيّة أكبر من الجدران المفردة. أجرت الباحثة [3] (Balkis, 2004) سلسلة من التجارب المختبرية لإيجاد تأثير الجدران المنخلية المائلة على تبديد الطاقة، حيث تم استخدام جدران منخلية بفتحات يبلغ قطر كل منها (1) سم ومسامية (40%) واشتملت الدراسة زاوية الميل وسمك الجدار وموقع الجدار على بعد 100 مراة من عمق الماء عند البوابة في مقدم الجريان. أظهرت النتائج بأن الجدران المنخلية المائلة تبدد طاقة أكبر من الجدران المنخلية العموديّة. أجرى الباحث [5] (Mahmoud, 2010) دراسة مختبرية في قناة بطول (5) م وعرض (30) سم وارتفاع (45) سم واستخدم بوابة كسر (Sluice gate) للحصول على جريان فوق الحرج (Super critical flow) في مقدم المجرى (upstream) استخدم جراناً منخلية بثلاثة أقطار (1.6,1.2,0.8) سم وبسمك (1.6,1.2,0.8) سم وبنسبة مسامية 40% لتبديد الطاقة. أثبتت النتائج بأن هناك قطرًا امثل لفتحات الجدار المنخلي حيث أن ($\phi = 1.2$) سم يعطي كفاءة أكبر بالمقارنة مع الأقطار الأخرى ويظهر تأثير هذا القطر بشكل واضح عندما ($X/d = 40$)، في حين يتلاشى تأثير هذا القطر بشكل نسيبي مع زيادة X/d إلى 73.33 و 120. كما واجرت الباحثة [1] (الرحاوي, 2011) سلسلة من التجارب في قناة مختبريه بطول (24.64) م وعرض (0.81) م وعمق (0.76) م لدراسة خصائص النهر مختبرياً خلف الجدران المنخلية واستنتجت بأن هناك سماكة امثل (0.8) سم وقطر امثل (0.8) سم يعطيان أقل فتحة (1.2) سم لفتحة النهر ، وكذلك الجدار بسمك (0.8) سم والفتحة بقطر (1.6) سم يعطيان أكبر طول لحفرة النهر، وأن التجارب بدون استخدام جدار منخلي تعطي طولاً أكبر لحفرة النهر من التجارب باستخدام جدار منخلي، واستنتجت أيضًا بأن السمك (0.4) سم يعطي أكبر حجم لحفرة النهر من السمك (0.8) سم وان القطر الأمثل للجدار المنخلي يعطي أقل حجم لحفرة النهر (1.2) سم. كما وأجرى الباحث [2] (AL-Fahal, 2013) سلسلة من التجارب المختبرية لدراسة تأثير اختلاف شكل تقويب الجدران المنخلية وزاوية ميل الجدار مع ارضية القناة وسمك وموقع الجدار على تبديد الطاقة الهيدروليكيّة، استخدم بوابة كسر لتمثيل الجريان خلف المنشأ الهيدروليكي، واستنتج بأن الجدران المنخلية ذات الفتحات المربيعة لها قابلية على تبديد الطاقة أكبر من الجدران المنخلية ذات الفتحات الدائرية، وأن سماكة الجدار ليس له مساهمة إضافية هامة في تبديد الطاقة.

العمل المختبرى:

تم اجراء التجارب المختبرية في مختبر الهيدروليک التابع لقسم هندسة السدود والموارد المائية بجامعة الموصل باستخدام قناة مستطيلة المقطع ذات نظام استرجاعي (Recirculation System) طولها 18 متراً وعرضها 0.8 متر، وعمقها 0.61 متر، وقعرها من الحديد المغلون وجانيتها من الزجاج، ومثبت فوق جانبيها ساقية من الحديد على شكل سكة ثرارك عليها عربة منصة قياس العمق النقطي (Platform of Point Gauge)، القناة مثبتة بهيكلي حديدي على أرضية المختبر، الشكل (1) يوضح المخطط الترتكبي للقناة وموقع الجدار المنخلي والهدار في القناة.

تم تصنيع الجدران المنخلية المستخدمة في التجارب من مادة الايليكوبون بأبعاد (51x80) سم وبنسبة مسامية مقدارها (40%) حيث تم استخدام التوزيع المثلثي للحصول على مسامية ثابتة، وتم تثبيت الجدران المنخلية في القناة المختبرية عن طريق ساقية من البلاستيك الشفاف بسمك (10) ملم بصورة عمودية على جران القناة. اغلب الدراسات السابقة تشير إلى ان حدود المسامية هي (20-60%) واستخدم الباحث كاكر (Cakir, 2003) ثلاث قيم للمسامية وهي (40%, 50%, 60%) واستنتج بأن نسبة (40%) أعطت أفضل النتائج من ناحية تبديد الطاقة ولذلك اعتمدت في الدراسة الحالية. تم استخدام نموذج من الحجر المكسر المار من منخل (9.525) ملم ومرتد على منخل (6.35) ملم بقطر (7.94) ملم وكانت الكثافة الكتالية (2680) كغم/ m^3



الشكل (1): المخطط الترسيبي للقناة وموقع الجدار المنحني والهدار في القناة

كما تم تثبيت الجدران المنخلية بصورة عمودية
قاطعة لمجرى المياه في القناة ومن ثم تم فرش
الحجر المكسر بعده على مسافة (2.5) م ويسمى
(0.20) سم، وبعد إمداد التصريف يتم اخذ
مناسبات الماء قبل وبعد الهدار والجدران
المنخلية بواسطة مقياس نقطي، وبعد توقف
عملية النهر يتم إيقاف مرور التصريف وتؤخذ
مناسبات طول وعمق حفرة النهر. اللوحة رقم
(1) توضح الجدران المنخلية الثانية بقطار
(1.6) سم وعمق وطول حفرة النهر.



**لوحة رقم (1) : توضيح الجدران المنخلية الثانية
بقطر (1.6) سم وعمق وطول حفرة النهر.**

تحليل و مناقشة النتائج:

هناك عدة عوامل مؤثرة على خصائص حفرة النحر مؤخر الجدران المنخلية ويمكن صياغة العلاقة الخاصة بعمق النحر بالشكل الآتي:

كما يمكن صياغة العلاقة الخاصة بطول حفرة النحر بالشكل الآتي:-

إذ أن:

$D_s = \text{عمق حفرة النهر (L)}$, $L_s = \text{طول حفرة النهر (L)}$, $Sw = \text{عدد الجدران المنخلية}$, $q_w = \text{التصريف المار فوق الهدار لوحدة عرض (L^3T^{-1}L^{-1})}$, $\phi = \text{أقطار فتحات الجدار المنخلي (L)}$, $D_m = \text{متوسط قطر مواد القعر (L)}$, $g = \text{الهدار (L)}$, $P = \text{ارتفاع الهدار (L)}$.
ويستخدم طريقة التحليل البعدى للمتغيرات فى المعادلة (1) تم التوصل إلى العلاقة اللايدعية الآتية:

كما يمكن صياغة علاقة لا بعديّة لطول حفرة النهر عن طريق التحليل البعدي بالشكل الآتي:

اذ از

$\frac{D_s}{P}$ = نسبة عمق النهر إلى ارتفاع الهدار، $\frac{L_s}{P}$ = نسبة طول حفرة النهر إلى ارتفاع الهدار، $\frac{D_m}{P}$ = نسبة متوسط قطر مواد القعر إلى ارتفاع الهدار.

$$Fr = \frac{q_w}{\sqrt{g_* \frac{\rho_s - \rho_w}{\rho_w} \cdot P^3}} \quad | \quad Fr = \text{شكل من اشكال رقم فرود ويساوي}$$

تأثير ارتفاع الهدار على العلاقة بين نسبة عمق النهر إلى معدل أقطار الحجر المكسر ($\frac{D_s}{D_m}$) ورقم فرود (Frm)

لعرض معرفة الهدار الذي يعطي اقل عمق لحفرة النهر تم رسم العلاقة $(\frac{D_s}{D_m})$ و (Frm) لكل ارتفاع للهدار، بثبوت عدد الجدران المنخلية وأقطار فتحات الجدار المنخلي ومعدل قطر مواد القعر ووجد بأن العلاقة الاسية هي افضل العلاقات بين $(\frac{D_s}{D_m})$ و (Frm) حيث تعطي اعلى معامل تحديد (R^2) .

إذ أن:

معاملات = a_1, b_1

القعر \equiv *Frm*

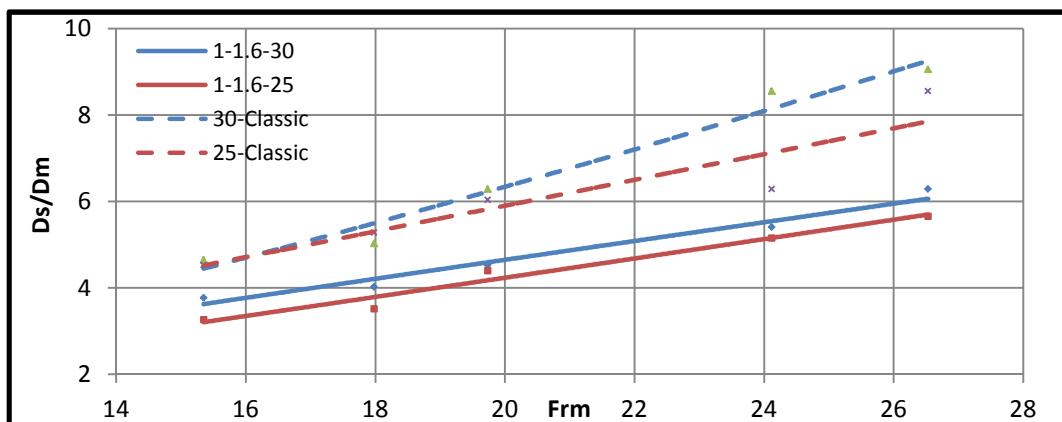
و الحدود) (١) بين قيم المعاملات ومعاما التحديد للمعادلة أعلاه،

جدول (1): قيم المعاملات a_1 و b_1 ومعامل التحديد (R^2) للمعادلة (5).

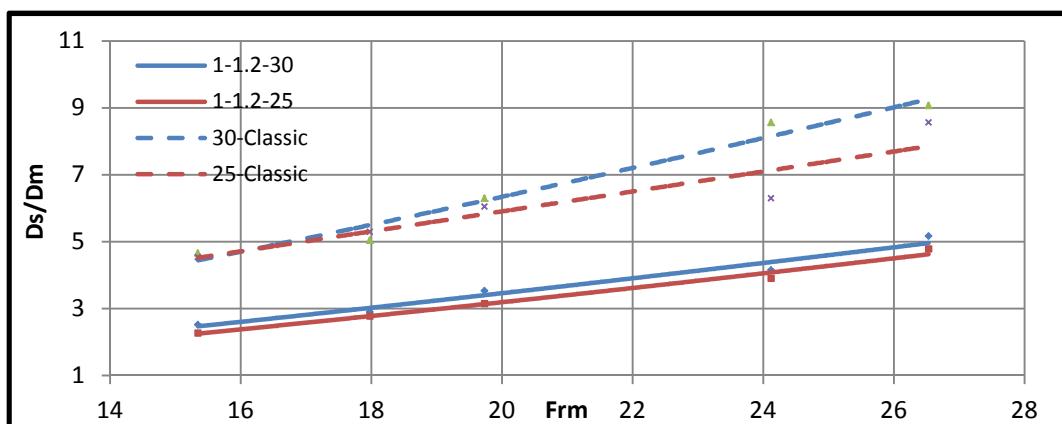
Case	R ²	a ₁	b ₁	Figure No.
1-1.6-30	0.9681	0.2781	0.9402	2
1-1.6-25	0.9622	0.1818	1.0509	
30-Classic	0.9647	0.1141	1.1341	
25-Classic	0.8906	0.2866	1.0099	
1-1.2-30	0.9749	0.0763	1.2731	3
1-1.2-25	0.9906	0.0624	1.3132	
30-Classic	0.9647	0.1141	1.1341	
25-Classic	0.8906	0.2866	1.0099	
1-0.8-30	0.9726	0.0382	1.4425	4
1-0.8-25	0.9840	0.0146	1.701	
30-Classic	0.9647	0.1141	1.1341	
25-Classic	0.8906	0.2866	1.0099	

2-1.6-30	0.9880	0.0588	1.3964	5
2-1.6-25	0.9877	0.0416	1.4825	
30-Classic	0.9647	0.1141	1.1341	
25-Classic	0.8906	0.2866	1.0099	
2-1.2-30	0.9752	0.0448	1.4137	6
2-1.2-25	0.9691	0.0238	1.5890	
30-Classic	0.9647	0.1141	1.1341	
25-Classic	0.8906	0.2866	1.0099	
2-0.8-30	0.9666	0.0040	2.0984	7
2-0.8-25	0.9561	0.0007	2.6237	
30-Classic	0.9647	0.1141	1.1341	
25-Classic	0.8906	0.2866	1.0099	

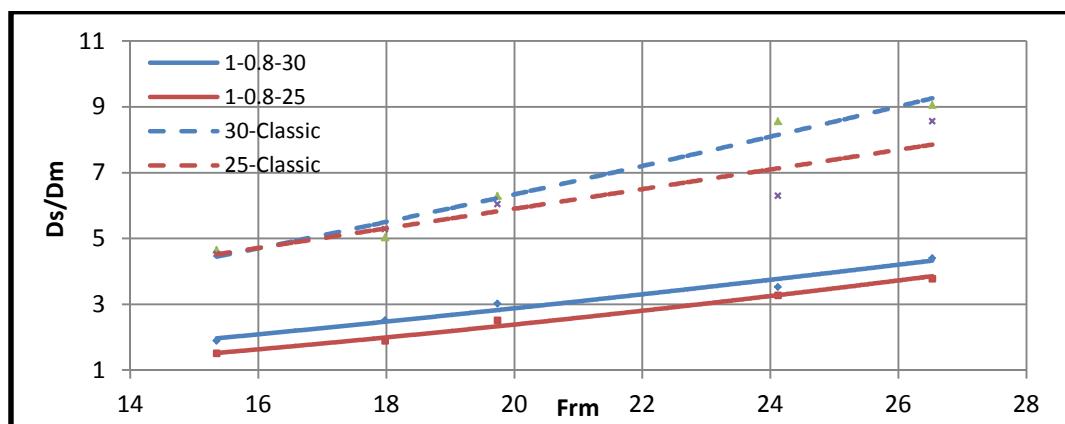
وتوضح الأشكال من (2) إلى (7) بأن هناك علاقة طردية بين $\frac{D_s}{D_m}$ و Frm لأن هناك علاقة طردية بين $\frac{D_s}{D_m}$ و (Frm)



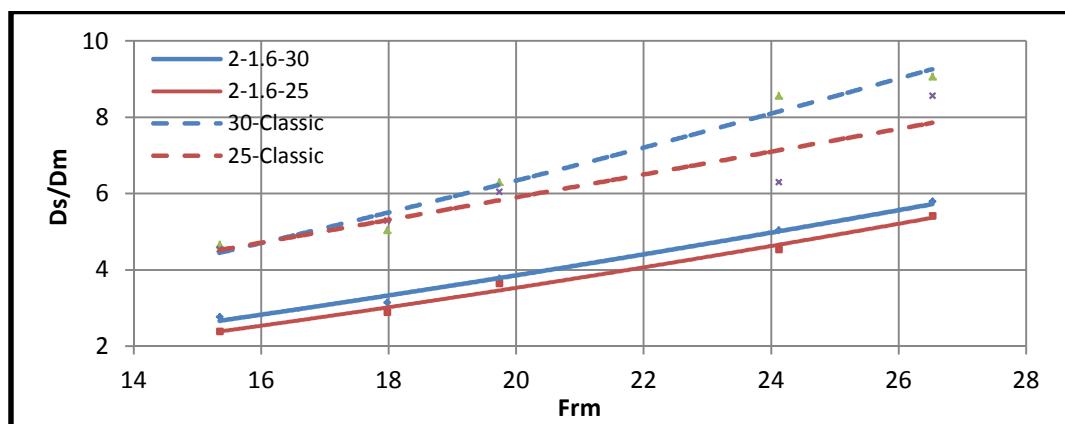
الشكل (2): العلاقة بين $\frac{D_s}{D_m}$ و Frm عندما $S_w=1, \Ø=1.6\text{cm}$



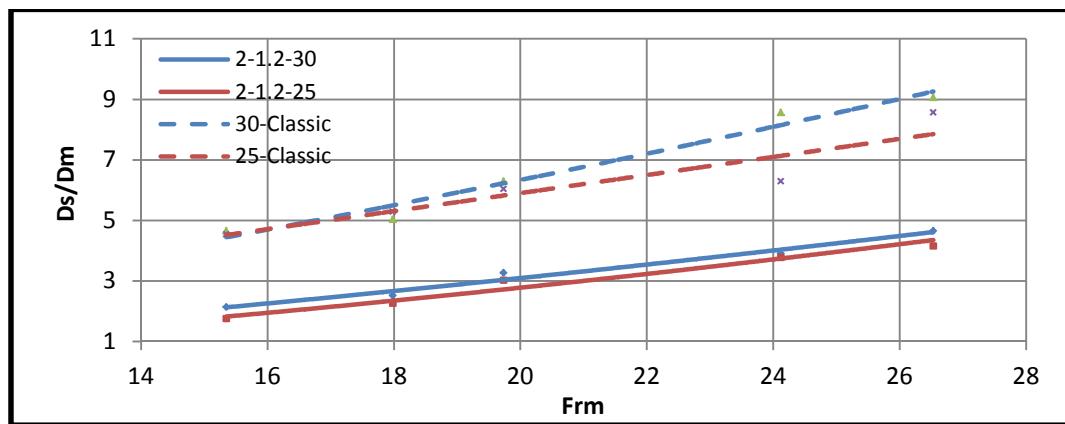
الشكل (3): العلاقة بين $\frac{D_s}{D_m}$ و Frm عندما $S_w=1, \Ø=1.2\text{cm}$



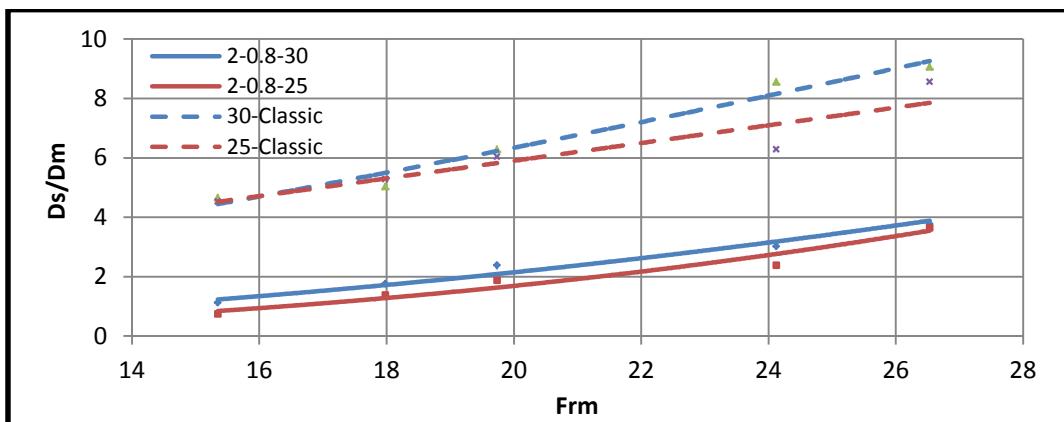
الشكل (4): العلاقة بين Frm و $\frac{D_s}{D_m}$ عندما $(S_w=1, \Ø=0.8\text{cm})$



الشكل (5): العلاقة بين Frm و $\frac{D_s}{D_m}$ عندما $(S_w=2, \Ø=1.6\text{cm})$



الشكل (6): العلاقة بين Frm و $\frac{D_s}{D_m}$ عندما $(S_w=2, \Ø=1.2\text{cm})$



الشكل (7): العلاقة بين Frm و $\frac{D_s}{D_m}$ عندما ($S_w=2$, $\emptyset=0.8\text{cm}$)

حيث انه بزيادة (Frm) يزداد عمق النهر وذلك بسبب زيادة التصريف (q_w) (زيادة السرعة العمودية للماء الساقط) الذي يرتبط ارتباط وثيق بارتفاع الماء فوق الهدار (h), ونستنتج من هذه الاشكال بأن الهدار بارتفاع ($P=30\text{cm}$) يعطي عمق لحفرة النهر أكبر من الهدار بارتفاع ($P=25\text{cm}$) وذلك لأن طاقة السقوط العمودية لبئق الماء تكون اكبر. وعند مقارنة التجارب باستخدام جدران منخلية مفردة وثنائية وبدون استخدام تلك الجدران نلاحظ بأن عمق النهر للتجارب بدون استخدام جدران منخلية يكون اعلى من القيم في حالة استخدام جدران منخلية، وتبيّن ايضاً من الاشكال أنه في حالة عدم استخدام الجدران المنخلية أن عمق النهر لا يتاثر بارتفاع الهدار عند التصارييف القليلة وبظهور تأثيره بشكل واضح عند التصارييف العالية

تأثير ارتفاع الهدار على العلاقة بين نسبة طول حفرة النهر إلى معدل أقطار الحجر المكسر ($\frac{L_s}{D_m}$) ورقم فرود (Frm):

للغرض معرفة اداء الهدار الذي يعطي اقل طول لحفرة النحر تم رسم العلاقة $(\frac{L_s}{D_m})$ و (Frm) لكل ارتفاع للهدار، بثبوت عدد الجدران المنخلية وأقطار فتحات الجدار المنخلي ومعدل قطر المقرع ووجد بأن العلاقة الاسية هي افضل العلاقات بين $(\frac{L_s}{D_m})$ و (Frm) حيث تعطي اعلى معامل تحديد (R^2) .

إذ أن:

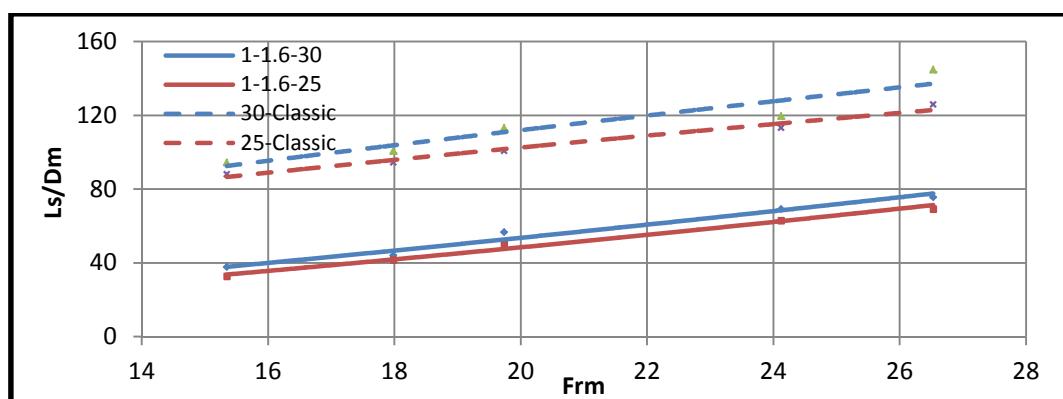
و الحدود (2) بين قيم المعاملات و معامل التحديد للمعادلة اعلاه

حلول (2): قيم المعامالت a , b , c ومعامل التحديد (R^2) للمعادلة (6).

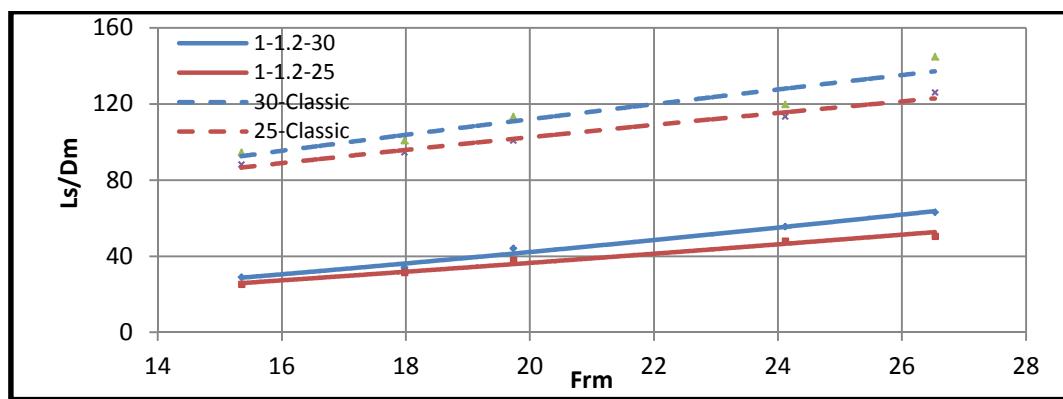
Case	R ²	a ₂	b ₂	Figure No.
1-1.6-30	0.9729	1.0536	1.3116	8
1-1.6-25	0.9863	0.7936	1.3723	
30-Classic	0.9152	12.997	0.7188	
25-Classic	0.9803	15.063	0.6403	
1-1.2-30	0.9813	0.5382	1.4561	9
1-1.2-25	0.9812	0.7448	1.2991	
30-Classic	0.9152	12.997	0.7188	

25-Classic	0.9803	15.063	0.6403	
1-0.8-30	0.9526	0.7361	1.2963	10
1-0.8-25	0.9733	0.5685	1.3184	
30-Classic	0.9152	12.997	0.7188	
25-Classic	0.9803	15.063	0.6403	
2-1.6-30	0.9896	0.9423	1.3178	11
2-1.6-25	0.9887	0.8908	1.3027	
30-Classic	0.9152	12.997	0.7188	
25-Classic	0.9803	15.063	0.6403	
2-1.2-30	0.9821	0.4412	1.4801	12
2-1.2-25	0.9617	0.2267	1.6504	
30-Classic	0.9152	12.997	0.7188	
25-Classic	0.9803	15.063	0.6403	
2-0.8-30	0.9645	0.1510	1.7478	13
2-0.8-25	0.9640	0.0624	1.9771	
30-Classic	0.9152	12.997	0.7188	
25-Classic	0.9803	15.063	0.6403	

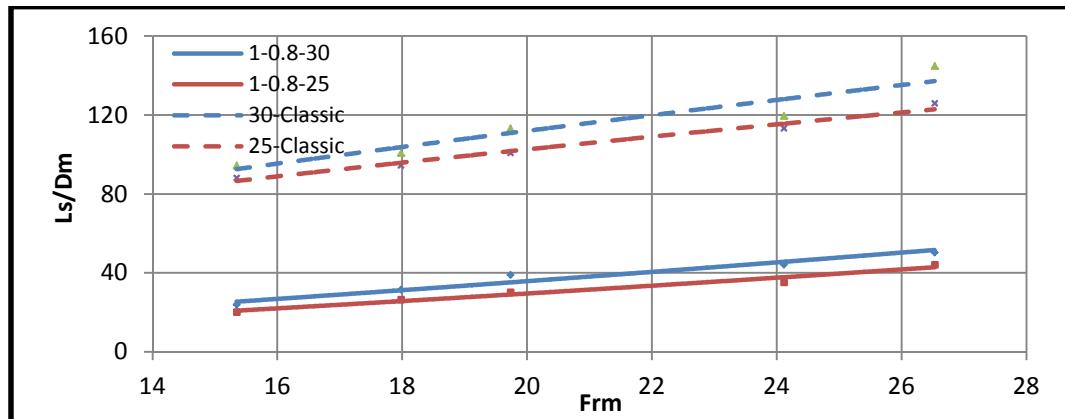
وتوضح الأشكال من (8) إلى (13) بأن هناك علاقة طردية بين $\frac{L_s}{D_m}$ و (Frm)



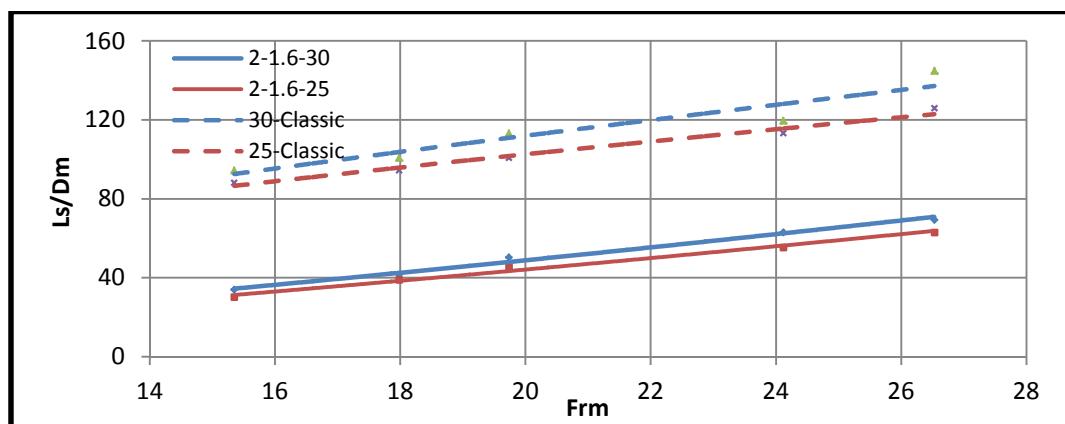
الشكل (8): العلاقة بين $\frac{L_s}{D_m}$ و Frm عندما $(S_w=1, \Ø=1.6\text{cm})$



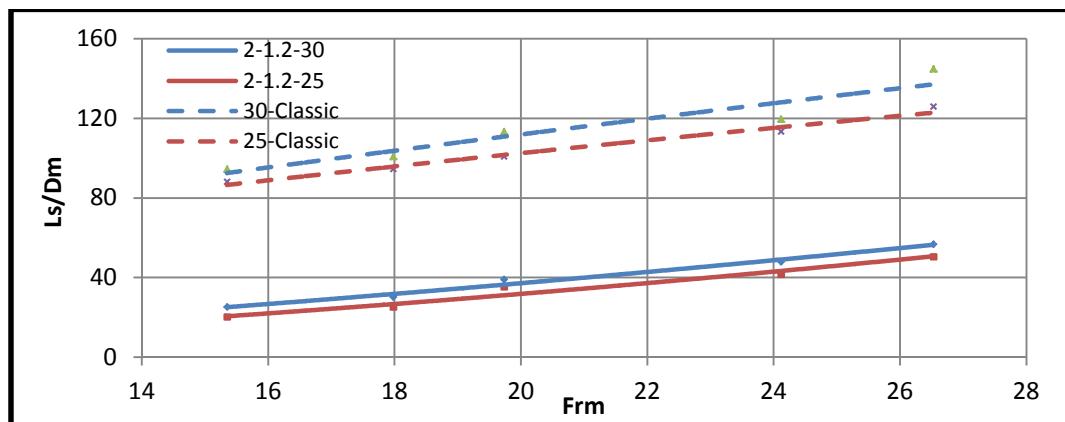
الشكل (9): العلاقة بين $\frac{L_s}{D_m}$ و Frm عندما $(S_w=1, \Ø=1.2\text{cm})$



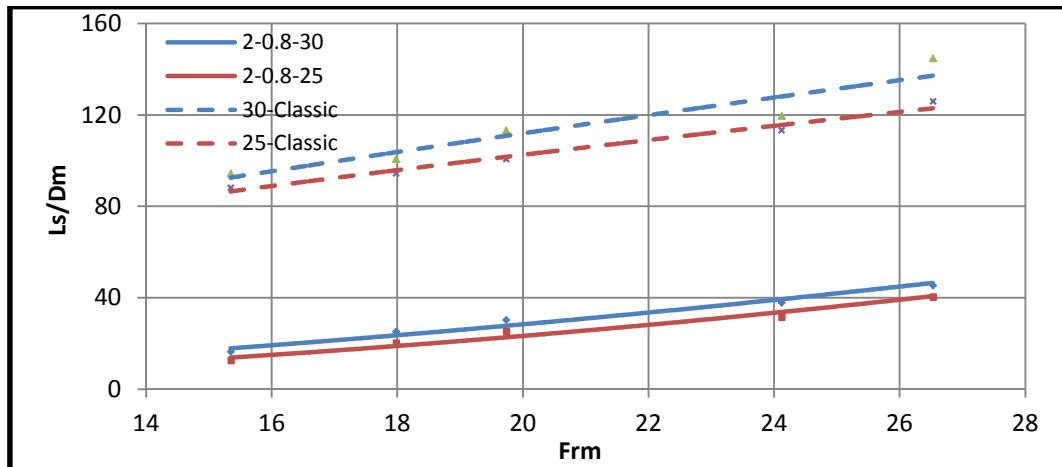
الشكل (10): العلاقة بين $\frac{L_s}{D_m}$ و Frm عندما $S_w=1, \Ø=0.8\text{cm}$



الشكل (11): العلاقة بين $\frac{L_s}{D_m}$ و Frm عندما $S_w=2, \Ø=1.6\text{cm}$



الشكل (12): العلاقة بين $\frac{L_s}{D_m}$ و Frm عندما $S_w=2, \Ø=1.2\text{cm}$

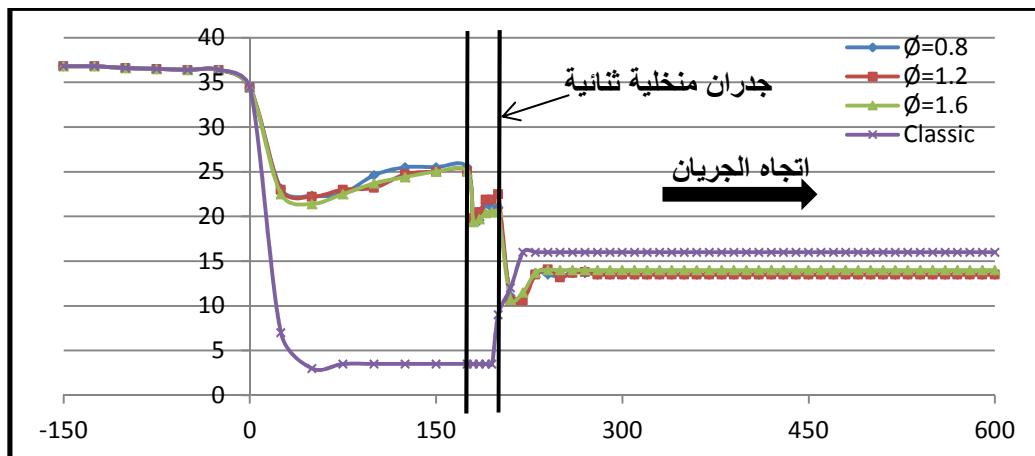


الشكل (13): العلاقة بين $\frac{L_s}{D_m}$ و Frm عندما ($S_w=2$, $\emptyset=0.8\text{cm}$)

حيث انه بزيادة (Frm) يزداد طول حفرة النهر وذلك بسبب زيادة التصريف(q_w) (زيادة السرعة العمودية للماء الساقط) الذي يرتبط ارتباط وثيق بارتفاع الماء فوق الهدار(h), ونستنتج من هذه الأشكال بأن الهدار بارتفاع ($P=30\text{cm}$) يعطي طول لحفرة النهر أكبر من الهدار بارتفاع ($P=25\text{cm}$) وذلك طاقة السقوط العمودية لبنيق الماء تكون اكبر مما يؤدي الى نقصان معدل تشتت الطاقة. وعند مقارنة التجارب باستخدام جدران منخلية مفردة وثنائية وبدون استخدام تلك الجدران نلاحظ بأن طول حفرة النهر للتجارب بدون استخدام الجدران المنخلية يكون اعلى من القيم في حالة استخدام جدران منخلية بنسبة (28-47.37%) (85.71-83.33%) بالنسبة لعمق النهر وبنسبة (%) 47.37-85.71% بالنسبة لطول حفرة النهر.

مخطط سطح الماء:

تم دراسة مخطط سطح الماء على طول مقدم ومؤخر الجدران المنخلية، وفي كل تجربة تم قياس ارتفاع مستوى سطح الماء مقدم الهدار بمسافة (150) سم عند مركز القناة ولغاية انتهاء فرش الحجر المكسر إلى أن يصلح سطح الماء أفقياً باتجاه الجريان. تم رسم مخطط سطح الماء للنموذج ($P=25\text{ cm}$, $S_w=2$, $Q=60.5 \text{ L/sec}$)، كما في الشكل (14)، ومن الشكل تبين بأن سطح الماء يأخذ بالنزول عند سقوطه من الهدار ومن ثم يأخذ بالارتفاع ويكون الجريان مضطرباً حيث تتشكل قفزة هيدروليكيّة بسيطة ثم يستقر إلى أن يدخل الجدران المنخلية، وعند الخروج من الجدار المنخلي يأخذ سطح الماء مرة أخرى بالنزول والارتفاع ثم يأخذ بالانخفاض تشتت الطاقة ثم يتذبذب إلى أن يثبت بعد مسافة معينة، وفي حالة استخدام جدران منخلية ثنائية يلاحظ تكون قفزة هيدروليكيّة بين الجارين.

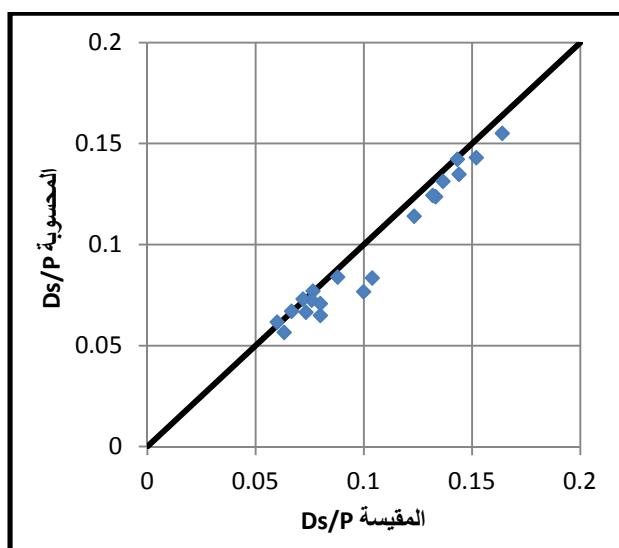


شكل (14): شكل سطح الماء عندما ($P=25 \text{ cm}$, $S_w=2$, $Q=60.5 \text{ L/sec}$)

علاقة وضعية لحساب نسبة عمق النهر الى ارتفاع الهدار $\left(\frac{D_s}{P}\right)$:

تم إدخال ثلثي البيانات المتضمنة عمق النهر مؤخر الجدران المنخلية في البرنامج الإحصائي (PASW Statistics 18) للحصول على علاقة وضعية لحساب نسبة عمق النهر إلى ارتفاع الهدار $\left(\frac{D_s}{P}\right)$ بدلالة المتغيرات الابعدية و (Sw) و (Fr) المذكورة في العلاقة (3) وكما يأتي:

وبمعامل تحديد (R^2) يساوي (0.953) وتم حساب قيم $\left(\frac{DS}{P}\right)$ من المعادلة (7) لثلث البيانات المتبقى ورسمت مع المقيسة مختبرياً وكما موضح بالشكل (15) والذي يبين مدى الترابط بين القيم المقيسة والمحسوبة وتقاربها مع خط التوافق الأمثل.



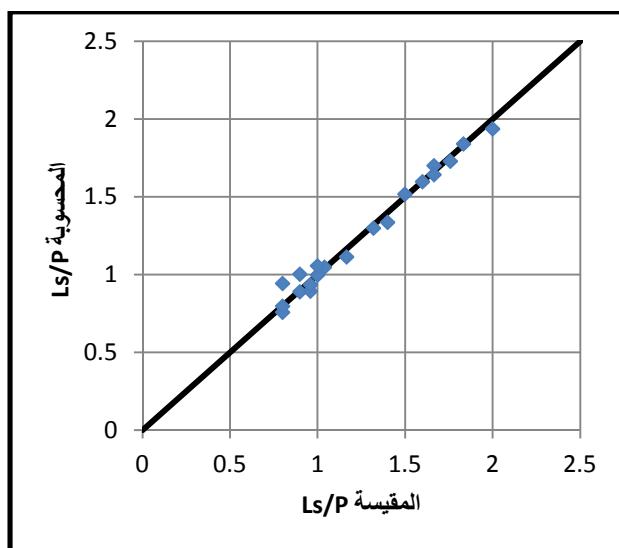
شكل (15): مقارنة نسبة عمق النهر الى ارتفاع الهدار ($\frac{Ds}{P}$) المحسوب من المعادلة (7) والمقيمة مختبرياً

علاقة وضعية لحساب نسبة طول حفرة النهر الى ارتفاع الهدار ($\frac{L_s}{P}$):

تم إدخال ثالثي البيانات المتضمنة طول حفرة النهر مؤخر الجدران المنخلية في البرنامج الإحصائي (PASW Statistics) (18) للحصول على علاقة وضعية لحساب نسبة طول حفرة النهر إلى ارتفاع الهدار $\left(\frac{L_s}{P}\right)$ بدلالة المتغيرات الابعدية و $\left(\frac{D_m}{P}\right)$ و (Fr) و (Sw) المذكورة في العلاقة (4) وكما يأتي:

$$\frac{L_S}{P} = 0.041 \quad Fr^{1.358} \quad \left(\frac{Dm}{P}\right)^{-2.477} * \left(\frac{\psi}{P}\right)^{0.723} * Sw^{-0.164} \dots \dots \dots \quad (8)$$

وبمعامل تحديد (R^2) يساوي 0.969) وتم حساب قيم $\left(\frac{LS}{P}\right)$ من المعادلة (8) لثلاث البيانات المتبقية ورسمت مع المقيسة مختبرياً وكما موضح بالشكل (16) والذي يبين مدى الترابط بين القيم المقيسة والمحسوبة وتقاربها مع خط التوافق الأمثل.



شكل (16): مقارنة نسبة طول النهر الى ارتفاع الهدار $\frac{L_s}{P}$ المحسوب من المعادلة (8) والمقيمة مختبرياً

$$E = 1 - \frac{(O_o - O_m)^2}{(O_o - \overline{O_o})^2} \quad \dots \dots \dots \quad (9)$$

= الكفاءة للعلاقة الرياضية، O_0 = البيانات المقاسة ، O_m = البيانات المحسوبة ، $\overline{O_0}$ = معدل البيانات المقاسة.
وكان قيمه (E) للبيانات $\left(\frac{DS}{P}\right)$ تساوي (0.917) ولبيانات $\left(\frac{LS}{P}\right)$ تساوي (0.969) وهي قيم قريبة من (1) مما يدل على
كفاءة المعادلات الوضعية (7) و(8).

الاستنتاجات:

- 1- بيّنت النتائج المختبرية ان استخدام الجدران المنخلية تقلل من عمق وطول حفرة النحر عند مقارنتها مع حالة عدم استخدام الجدران المنخلية بنسبة (83.33-28.00)% و (85.71-47.37)%

2- بيّنت النتائج المختبرية ان اداء الجدران المنخلية الثانية افضل من اداء الجدران المنخلية المفردة في التقليل من عمق وطول حفرة النحر بنسبة (3.23-37.50)% و (50.00-0.00)%

3- من خلال الاشكال تبيّن بان الجدار سم يعطي اقل $\emptyset = 0.8$ سم وبارتفاع للهدار ($P=25$)

4- تم استنباط علاقتين وضعيتين لحساب نسبة عمق وطول حفرة النحر لارتفاع الهدار $\left(\frac{L}{P}\right)$ و $\left(\frac{DS}{P}\right)$

المصادف:

1. الطاقة". رسالة ماجستير، قسم هندسة الموارد المائية، كلية الهندسة، جامعة الموصل.

2. Al-Fahal, A.S.M. (2013), " Laboratory Study of Hydraulic Energy Dissipation Using Screen With Circular & Square Holes", M.Sc. thesis, Department of Civil Engineering, College of Engineering University of Tikrit.

3. Balkis, G. (2004). "Experimental Investigation of Energy Dissipation through Inclined

- Screens", M.Sc. thesis, Department of Civil Engineering, Middle East Technical University, Ankara, Turkey.
- 4. Cakir, P.(2003), "Experimental Investigation of Energy Dissipation through Screen " , M.Sc. thesis, Department of Civil Engineering, Middle East Technical University, Ankara, Turkey.
 - 5. Mahmoud, H.A. (2010), "Laboratory Study of Energy Dissipation Using Screen Walls " , M.Sc. thesis, Department of Civil Engineering, College of Engineering University of Dohok.
 - 6. Nash, J. E. and Sutcliffe, J. V.(1970): River flow forecasting through conceptual models, Part I - A discussion of principles, J. Hydrol., 10, 282–290.

تم اجراء البحث في كلية الهندسة = جامعة الموصل