

دراسة تأثير ألياف البولي بروبلين والألياف الزجاجية على الخواص الدنة والصلدة للخرسانة ذاتية الدمك

م. خالد محمد عمرو¹ ، د. عبدالله أبو القاسم عمرو² ، م. يخلف زكري يخلف⁴
khaled200473@gmail.com¹, et.turki@hotmail.com², abdo84a@yahoo.com³,
yakhlefzkri@yahoo.com⁴

¹ قسم الهندسة المدنية، كلية الهندسة ، جامعة غريان ، غريان ، ليبيا

² قسم الهندسة المدنية ، كلية الهندسة ، جامعة طرابلس ، طرابلس ، ليبيا

³ قسم الهندسة المدنية ، المعهد العالي للعلوم والتكنولوجيا ، سوق الجمعة ، ليبيا

⁴ قسم الهندسة المدنية ، المعهد العالي للتقنيات الهندسية ، طرابلس ، ليبيا

الملخص

من المتعارف عليه في مجال تقنية الخرسانة أن الخرسانة ذاتية الدمك (Self-Compacting Concrete) المحتوية على الألياف هي أحدى تطبيقات المشاريع الحديثة المدنية المختلفة والمتنوعة .

والهدف الأساسي في هذا البحث هو إضافة بعض المواد المضافة لتحسين بعض خواص الخرسانة ذاتية الدمك باعتبارها تستعمل بكثرة في تنفيذ المشاريع ، وخاصة المباني الحديثة التي تكون بها كثافة تسليح عالية و تكون عالية الارتفاع ، ويجب الإشارة إلى أن هناك عدة أنواع من الألياف مثل الألياف الحديدية والألياف الزجاجية وألياف الكربون . في هذا البحث تم دراسة إضافة ألياف البولي بروبلين والألياف الزجاجية إلى الخرسانة وبنسبة 0.25% ، 0.50% ، 0.75% ، 1% من حجم الخرسانة حيث أجريت عدة اختبارات على الخرسانة الطيرية والصلدة ، منها اختبار حساب مقاومة الضغط والشد .

وتبين النتائج بأنه عند إضافة مادة الألياف تبدأ مقاومة الضغط في النقصان حيث كانت أعلى مقاومة ضغط في حدود 51 نيوتن / م² عند نسبة ألياف 0% ، وأقل مقاومة كانت عند 33 نيوتن / م² عند نسبة ألياف 1.0% ، بينما مقاومة الشد تتناسب طرديا مع الألياف حيث كانت أقل مقاومة شد بدون ألياف عند 3.16 نيوتن / م² بينما أعلى قيمة عند 3.72 نيوتن / م².

الكلمات الدالة : خرسانة ذاتية الدمك ، ألياف البولي بروبلين ، المادة المضافة ، الألياف الزجاجية ، مقاومة الضغط ، مقاومة الشد .

1- المقدمة

الخرسانة ذاتيه الدمك (SCC) هي الخرسانة التي لها القدرة على الانسياب ذاتيا تحت تأثير وزنها ولا تحتاج إلى دمك أو هز ، كما لها خاصية تعبئة كل الفراغات الموجودة في الشدات الخشبية والتحرك في العناصر الخرسانية متغيرة الأبعاد والتي تحتوي على تسليح كثيف بحيث لا يحدث لها انفصال حبيبي (Segregation) ولا نضح (Bleeding) ولكن يتم الحكم على الخرسانة ذاتيه الدمك لابد من تحقيق الخواص الثلاثة في الحالة الطيرية : قابلية المرور (Passing ability) وقابلية التعبئة (Filling Ability) واستقرار الخرسانة أو مقاومة الانفصال (Resistance of Segregation).

تنفذ الخرسانة ذاتية الدمك (SCC) بنفس مكونات الخرسانة التقليدية مع الفارق بضرورة الإكثار من المواد الناعمة (الرمل) المستخدم والتقليل من الركام الخشن واستخدام إضافات الزوجة (Viscosity Modifying Agent) و الملدّنات الفائقة الفاعلية (Super-plasticizer) التي تؤدي إلى زيادة سبيولة الخرسانة^[1].

صنفت الخرسانة ذاتية الدمك (SCC) على أنها من أكبر التطورات التي حصلت في علم تقنية الخرسانة في العقود الثلاثة الماضية ؛ ومن مميزات الخرسانة ذاتية الدمك أنها سريعة التنفيذ ، التقليل من حجم العمالة في الموقع ، سهولة الصب ، سهلة التسطيب ، جيدة الديمومة ، تقلل من الضوضاء بالتقليل من الأجهزة والمعدات الخاصة بالدمك في الموقع ، زيادة المقاومة^[1].

2 – المواد المستخدمة و البرنامج العملي

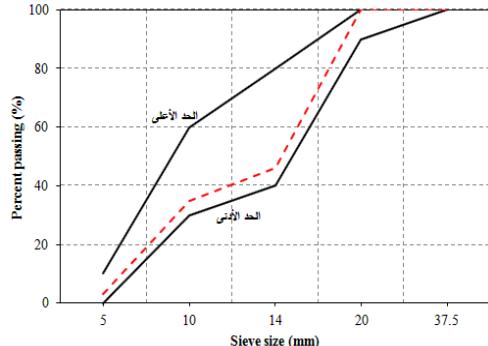
2.1- الماء (Water) : حيث تم استعمال الماء الصالح للشرب و الخالي من الشوائب^[2] .

2.2- الإسمنت (Cement) : تم استخدام الإسمنت البورتلاندي العادي في تجهيز جميع الخلطات ويعتبر هو المادة الرابطة واللاصقة ولذلك يعتبر هو المادة المسئولة عن مقاومة الضغط في الخرسانة^[3].

2.3- السليكا فيوم (Silica Fume) : تم استخدام السليكا فيوم في جميع الخلطات الخرسانية ، وكانت النسبة المستخدمة هي 10% من وزن الاسمنت ، الوزن النوعي للسليكا فيوم 2.2 حيث إن المادة الأساسية في تركيبها هي أكسيد السليكون و تزيد عن 90% من وزنها الكلى، ولها نعومة عالية جداً تصل إلى 200000 سم²/ جم أي أنعم من الإسمنت البورتلاندي العادي بأكثر من 100 مرة [4].

2.4- الركام الخشن (Coarse Aggregate) : تم استخدام ركام مقاسه الاعتباري الأكبر 20 ملم حيث تم استخدام هذا النوع مع جميع الخلطات الخرسانية وكان منحنى التدرج الجببى لهذا الركام داخل حدود التدرج طبقاً للمواصفة الليبية 2002/49 كما هو مبين في الشكل (1). كذلك النتائج الميكانيكية الخاصة بالركام المستخدم في هذه الدراسة موضحة أسفل في الجدول (1) [6,5]

جدول رقم (1): الخواص الميكانيكية للركام الخشن

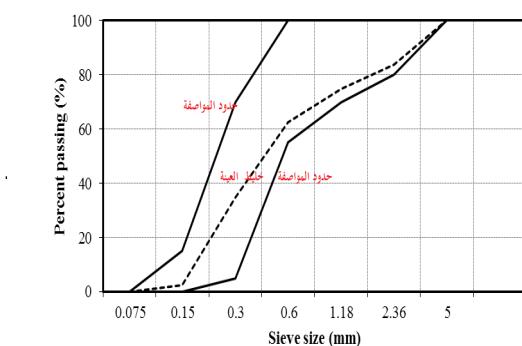


الشكل رقم (1): منحنى التحليل المنخلي للركام الخشن

الاختبار.	النتيجة	المواصفة الليبية رقم 49
الوزن النوعي	*2.62	-
% نسبة الامتصاص	%2.3	%3
% معامل التهشيم	%25	لا يزيد عن %45
% معامل الصدم	%25.7	لا يزيد عن %45

2.5- الركام الناعم (Fine Aggregate) : ثم استخدام نوعين من الركام الناعم في هذه الدراسة، وذلك لأن الركام الناعم (الرمل) ذو معامل نعومة عالي و الرمل متوسط النعومة (قرينيليا) الذي تم استخدامه في هذا البحث هي من القرينيليا المتوفرة بالسوق الليبي وكانت نتائج التحليل المعملي لنتائج العينة مبينة في جدول (2)، وعند إجراء اختبار التدرج الجببى لعينة من (الرمل) كانت ذات نعومة عالية بالنسبة لحدود المواصفة ، وكذلك من خلال دراسات سابقة تبين أنه أثناء استخدام ركام ناعم ومعامل نعومته عالية مما يزيد من صعوبة تدفق الخرسانة ذاتياً ولقدادي حدوث هذه المشاكل مثلًا تم خلط الركام الناعم (الرمل) مع نوع آخر من الركام الناعم الأكثر خسونة ، و كانت نتيجة التحليل المنخلي بعد ما تم الخلط كلاً من الركام الناعم (الرمل) إلى القرينيليا بنسبة 1:1.5 كما في الشكل (2) [6].

جدول رقم (2): الخواص الفيزيائية للركام الخشن



الشكل رقم (2): التحليل المنخلي للركام الناعم
(الرمل)
مع متوسط النعومة بنسبة (1:1.5)

الاختبار	النتيجة	المواصفة [5] (M ق ل 49)
الوزن النوعي	*2.61	-
% نسبة الامتصاص (%)	2.2	لا تزيد عن 3
وزن وحدة الحجوم (كجم /م ³)	1654	*(1800 –1400)

2.6- الاضافات الكيميائية (Admixtures) :

تم استخدام في هذه الدراسة نوع الملنن (Glenium51) من منتجات شركة BASF حيث يسمى معدل اللازوجة Viscosity modified (كما يعتبر هذا الملنن مصنع من البوليمرات الصناعية المخصصة خصيصاً لحالات التشغيلية المنخفضة واكتسابها خواص لزوجة عالية ، حيث تمنع حدوث عملية النضح Bleeding) وزيادة في التشغيلية ، حيث

إنه تم استخدام عدة نسب مختلفة في كل خلطة على الأخرى بناءً على النتائج الانسيابية للخلطات التجريبية عند زيادة نسبة الألياف بحيث تعطي انتشاراً يتراوح بين 550-800 ملم^[8,7].

2.7 - الياف البولي بروبلين (Polypropylene Fibers) : الياف البولي بروبلين تعتبر من أكثر أنواع الألياف الصناعية انتشاراً، وهي من أصل عضوي ومن أرخص المواد المبلمرة، فالمادة الخام لإنتاجها وهي البولي بروبلين تعتبر منتج ثانوي من عملية تكسير النفط، والشكل (3) يوضح شكل ألياف البولي بروبلين المستخدم في هذه الدراسة وكذلك الجدول رقم (3) أدناه يوضح مواصفات هذه الألياف .

جدول رقم (3): مواصفات ألياف البولي بروبلين

معامل المرونة Mpa	قوة الشد Mpa	المساحة السطحية m ² /kg	القطر mm	طول الألياف mm	الكثافة kg/m ³
8500-5000	400-300	250	0.02	12	0.91



الشكل رقم (3): ألياف البولي بروبلين المستخدمة

3 – البرنامج العملي :

بعد ما يتم تحضير نسب مواد الخلطة المراد اختبارها ، يتم تحضير الخلطة الكهربائية ومن تم تبدأ عملية وضع المواد بالخلاطة و يتم وضع نصف كمية الركام الخشن ثم توضع كمية الإسمنت ويليه الرمل الناعم ثم باقي كمية الركام الخشن بالخلاطة وبيدأ في الخلط على الجاف من (3-2) دقائق تقريباً ومن تم تحضير العينات اللازمة لإجراء التجارب على الخرسانة الطيرية ومن هذه الاختبارات ، اختبار قابلية التعبئة وقابلية العبور و Box- L و Funnel - V و ذلك تجهيز بعض العينات الخاصة باختبارات الخرسانة الصلدة في القوالب و إجراء عملية المعالجة اللازمة عليها و تحضيرها لاختبار كل عينة حسب الاختبار المطلوب على الأجهزة المتوفرة بالمعمل ، و من هذه الاجهزه ، جهاز اختبار مقاومة الضغط و جهاز اختبار مقاومة الشد و الانحناء .

3.1 - الخلطات الخرسانية المختارة :

بناءً على ما تم التوصل إليه من إعداد الخلطات التجريبية من ناحية تحقيق الخرسانة ذاتية الدمك بتطبيق شروطها حيث تم إعداد عدة خلطات خرسانية في هذا البحث لدراسة تأثير ألياف البولي بروبلين على خواص الخرسانة ذاتية الدمك حيث تم الاعتماد على طريقة المعادلة الحجمية لتصميم الخلطات^[9,8] . وكذلك تم دراسة إضافة ألياف البولي بروبلين مع الألياف الزجاجية وخلطها بنسبة (0.25 ، 0.50 ، 0.75) % و تم تقسيم الخلطات الخرسانية إلى جزئين.

الجزء الأول: دراسة تأثير ألياف البولي بروبلين (PPF) على خواص الخرسانة ذاتية الدمك (SCC) و بين الجدول (4) الأوزان لكل متر مكعب للخلطات الخرسانة المختارة ذاتية الدمك المسلحة بألياف البولي بروبلين (PPFSCC) حيث تم استخدام نسبة الرمل الناعم إلى الركام الخشن بنسبة 1:1 بناءً على نتائج الكثافة النسبية (Bulk Density) .

جدول رقم (4): الأوزان لكل متر مكعب لخلطات الخرسانة المختارة للجزء الأول خرسانة ذاتية الدمك المسلحة بألياف البولي بروبلين (PPFSCC)

Number of mix	W/B Ratio	PPF %	CA kg	FA kg	C Kg	SF Kg	W Kg	PPF Kg	HRWR* Kg
M ₅₋₁	0.40	0	892	892	376.2	41.8	167	0	4.19
M ₅₋₂	0.40	0.25	888	888	376.2	41.8	167	2.27	5.23
M ₅₋₃	0.40	0.50	884	884	376.2	41.8	167	4.54	6.28

M _{5.4}	0.40	0.75	878	878	376.2	41.8	167	6.81	6.81
M _{5.5}	0.40	1	874	874	376.2	41.8	167	9.07	7.33

الجزء الثاني: دراسة تأثير ألياف البولي بروبلين مع الألياف الزجاجية على خواص الخرسانة ذاتية الدمك (SCC) في الحالة الصلدة و يبين الجدول (5) الأوزان لكل متر مكعب للخلطات الخرسانة المختارة ذاتية الدمك المسلحة بألياف البولي بروبلين مع الألياف الزجاجية (SyF+ PPF).

جدول رقم (5): الأوزان لكل متر مكعب للخلطات الخرسانة المختارة للجزء الثاني خرسانة ذاتية الدمك المسلحة بألياف البولي بروبلين مع الألياف الزجاجية (SyF + PPF) SCC

Numb er of	W/B Ratio	F %	CA Kg	FA kg	C Kg	SF Kg	W Kg	PPF Kg	SyF kg	HRWR* Kg
M _{5.1}	0.40	0	892	892	376.2	41.8	167	0	0	4.19
M _{5.7}	0.40	0.25	888	888	376.2	41.8	167	1.70	0.57	4.19
M _{5.8}	0.40	0.50	884	884	376.2	41.8	167	2.27	2.29	6.28
M _{5.9}	0.40	0.75	878	878	376.2	41.8	167	1.70	5.16	6.81
M _{5.10}	0.40	1	874	874	376.2	41.8	167	0	9.9	7.33

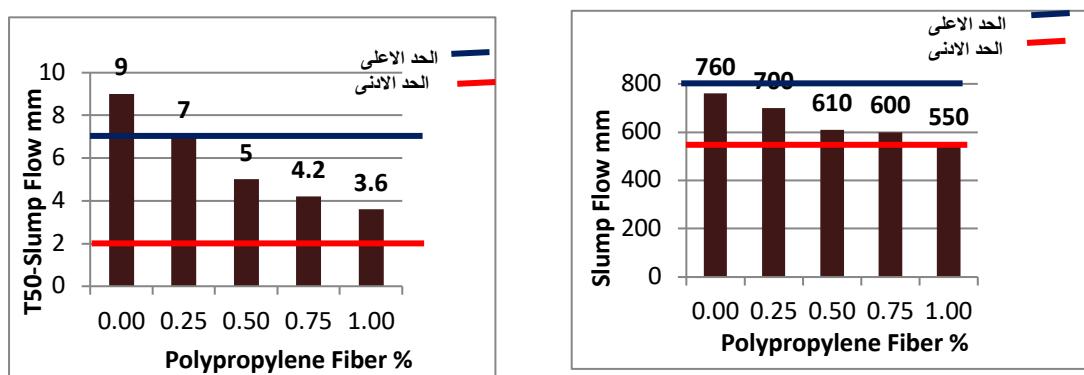
*HRWR = High Range Water Reduce .

4 - الاختبارات و النتائج للخرسانة ذاتية الدمك في الحالة الطبيعية و الصبـه :

بعد ما يتم تحضير نسب مواد الخلطة المراد اختبارها و الانتهاء من عملية الخلط ، بعد ذلك يتم عمل الاختبارات الخرسانية في الحالة اللدنـة الخاصة بتحقيق شروطها الخرسانة ذاتية الدمك و يتم تعبئـة عدد 6 مكعبـات (150×150×150مم) و ذلك لإجراء اختبار مقاومة الضغـط ، و تعبئـة عدد 6 اسطـوانـات مقـاس (100×200مم) لـإجراء اختبار مقاومة الشد عليها [11,10] .

4.1 - قابلية التعبئة : (Filling ability)

يتم التحقق من هذه الخاصية بإجراء اختبار الانتشار (Slump flow) وكذلك اختبار (T50) والشكل (4) يوضح تأثير الياف البولي بروبلين على الهبوط ، والشكل (5) يوضح تأثير ألياف البولي بروبلين على اختبار T50-Slump وحسب الدليل الأوروبي الخاص بالخرسانة ذاتية الدمك فإن جميع القيم لهذا الاختبار داخل الحدود المسموـحة بها و ذلك ما بين 550 - 750 حيث نلاحظ أنه أعلى قيمة كانت عند نسبة الألياف 0 % في حدود 760مم أما أقل قيمة فكانت عند نسبة 1.0 % للألياف في حدود 550مم وهي الحد الأدنـى للدليل الأرـشـادي الأوروبي و بالنسبة لـاختبار T50-Slump فـكـانـت نـتـائـج الاختـار لـجمـيع النـسـب داخـل حدـود الدـليل وـهي ما بـین 2 - 7 مـم عـن إـضـافـة مـادـة الـالـيـاف ما عـدـا عـنـ نسبة 0 % من الـالـيـاف فإـنـها كـانـت خـارـج حـدـود الـقـيم الـمـطلـوبـة بالـدـليل الـأـورـوبـي [12]

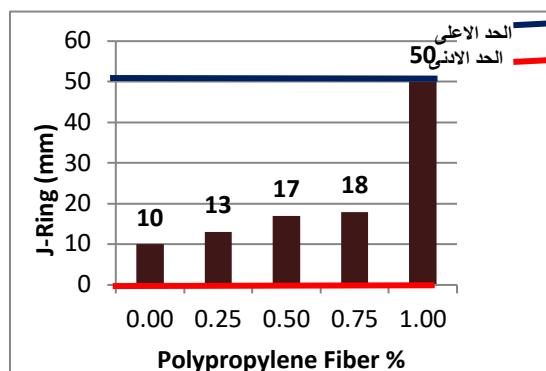


الشكل رقم (5): تأثير ألياف البولي بروبلين على نتائج اختبار T50 slump

الشكل رقم (4): يوضح تأثير ألياف البولي بروبلين على نتائج اختبار الانتشار

4.2 - قابلية العبور : (Passing ability)

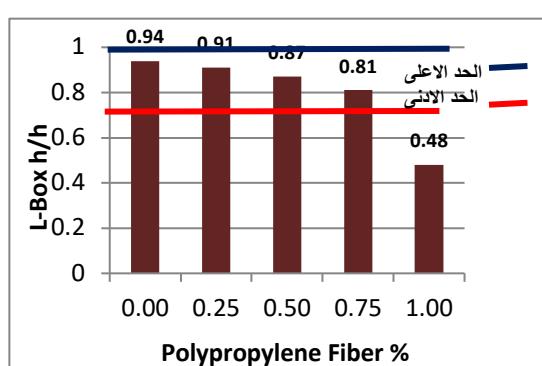
يمكن تعين قابلية العبور للخرسانة ذاتية الدمك المسلحة بالألياف في حالة وجود العوائق بختبار J-Ring. كذلك يمكن معرفة مدى قدرة انفصال الحبيبي والشكل (6) يبين نتائج تأثير ألياف البولي بروبلين على قابلية المرور حيث توضح النتائج أنه كلما زادت نسبة الألياف كلما زادت نسبة العبور ونلاحظ عندما كانت نسبة الألياف 0% كانت أقل نسبة عبور وهي 10م و بذلك فإنه عند أعلى قيمة للألياف 1.0% كانت أعلى قيمة للعبور وهي 50% هذا ما يدل على أن الألياف تزيد من قيمة التشغيل للخرسانة وكانت جميع النتائج داخل حدود المواصفات حسب الدليل الإرشادي الأوروبي الخاص بالخرسانة ذاتية الدمك [12].



الشكل رقم (6): تأثير ألياف البولي بروبلين على نتائج اختبار J-Ring بناءً على المعايير ASTM

4.3 اختبار L-box :

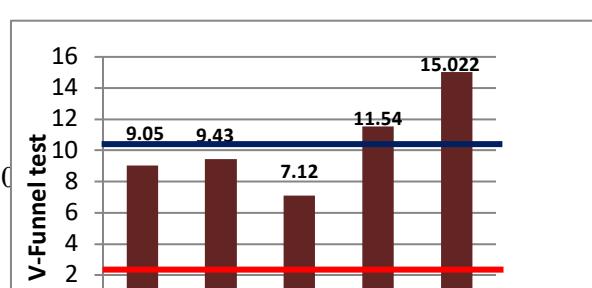
اختبار L-box يعتبر من الاختبارات المهمة في تقييم ومتابعة قدرة الخرسانة على الاستواء ذاتياً في حالة صب المنشآت الخرسانية ذات التسلیح الكثيف ومتغير المقاطع والشكل (7) يوضح تأثير ألياف البولي بروبلين على نتائج اختبار L-box وذلك حسب الدليل الإرشادي للخرسانة ذاتية الدمك حيث أنه تنص على أن الحدود ما بين 0.7 – 1.0 أو نلاحظ من النتائج بأنه جميع القيم داخل الحدود المطلوبة باستثناء القيمة عند زيادة نسبة الألياف إلى 1.0% حيث كانت خارج الحدود عند 0.48 [12].



الشكل رقم (7): تأثير ألياف البولي بروبلين على نتائج اختبار L-Box

4.4 اختبار V-Funnel

اختبار V-Funnel يعتبر من الاختبارات المكملة لتقدير سلوك الخرسانة أثناء تدفقها خلال المنشآت متغيرة المقاطع والأبعاد والشكل (8) يبين نتائج تأثير ألياف البولي بروبلين على اختبار V-Funnel حسب الدليل الأوروبي لاختبارات الخرسانة ذاتية الدمك فإن الحدود المسموح بها في هذا الاختبار ما بين 3 – 12 ثانية ، و نتائج الاختبار من خلال الشكل أدناه كانت داخل الحدود ماعدا عند أعلى قيمة للألياف فكانت خارج الحدود عند زمن 15.02 ثانية [12].

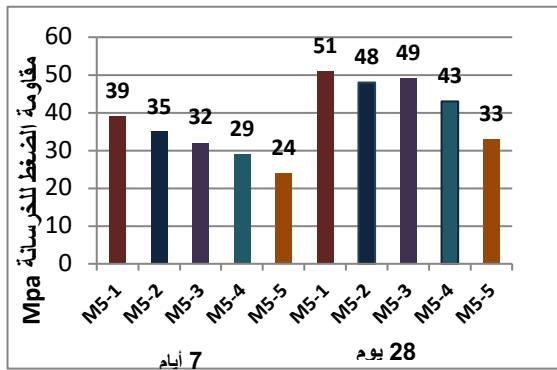


الحد الأعلى
الحد الأدنى

الشكل رقم (8): تأثير ألياف البولي بروبلين
على اختبار V-Funnel

4.5- نتائج مقاومة الضغط للخرسانة (Compressive Strength)

تم اختبار مقاومة الضغط بعد 7 ، 28 يوم و النتائج كما هو موضحة في الشكل (9) حيث كانت النتائج لهذه المقاومة لمتوسط عدد ثلاثة مكعبات في كل اختبار اجري على مكعبات ذات مقاس(150x150x150) ملم وتم الاختبار بناءً على المواصفة البريطانية BS881-part116:1983 [10] ويمكن ملاحظة مقاومة الضغط للخرسانة المسلحة بالألياف من خلال الشكل أدناه لجميع الخلطات أن المقاومة تقل كلما زادت نسبة الألياف حيث كانت أعلى مقاومة عند 7 أيام في حدود 39 نيوتن / مم² عند نسبة ألياف 0 % بينما كانت أقل مقاومة عند نسبة ألياف 1.0 % في حدود 24 نيوتن / مم² ، وكذلك عند مقاومة الخرسانة بعد 28 يوم كانت أعلى مقاومة عند نسبة ألياف 0% في حدود 51 نيوتن / مم² ، وكانت أقل مقاومة عند أعلى نسبة ألياف في حدود 33 نيوتن / مم² [7].



الشكل رقم (9): تأثير ألياف البولي بروبلين
على مقاومة الضغط للخرسانة

4.6- نتائج مقاومة الشد للخرسانة (Tensile Strength)

بالنسبة لمقاومة الشد للخرسانة ذاتية الدمك المسلحة بالألياف كانت النتائج كما هي في الشكل (10) ، تم اختبار مقاومة الشد للخرسانة بعد 7 ، 28 يوم على اسطوانات ذات ابعاد قياسيه (100 X 200) ملم ، حيث تم اختبار مقاومة الشد للخرسانة (Strength Tensile Splitting) بالمركز البحثي الصناعي تاجوراء وأجري هذا الاختبار بناءً على المواصفة القياسية الامريكية ASTM C496/C496M-04 [11] ومن خلال النتائج المتحصل عليها في هذه الدراسة كما هي موضحة بالشكل (11) لوحظ أن مقاومة الشد للخرسانة ذاتية الدمك تزداد كلما زادت نسب الألياف حيث تعمل الألياف على مقاومة توسيع التشققات أثناء التحميل وهو ما يعرف بنظرية (Crack Bridging) وبالتالي تزداد مقاومة الشد في الخرسانة، هذه النظرية نفس نظرية حديد التسليح المضاف إلى الخرسانة في منطقة الشد [13].

حيث أنه حسب النتائج المتحصل عليها في الخلطة الخرسانية (M₅_1) كانت نسبة الألياف 0% وكانت مقاومة الشد في عمر 28 يوم في هذه الخلطة MPa3.16 بينما في الخلطة الخرسانية (M₅_5) والتي تحتوي على 1% من الألياف كانت مقاومة الشد للخرسانة في عمر 28 يوم في حدود MPa 3.72 .

مقاومة الشد للخرسانة تم حسابها بناءً على المواصفة القياسية الامريكية ASTM 496/C496 M-01 على الاسطوانات ذات الابعاد القياسية (100X 200) ملم بعد اتمام عملية المعالجة خلال 7 أيام و28 يوم.

مقاومة الشد للخرسانة تم حسابها بعد إيجاد اقصي سعة تحملية لحمل الكسر بناءً على المعادلة التالية :

حيث إن :

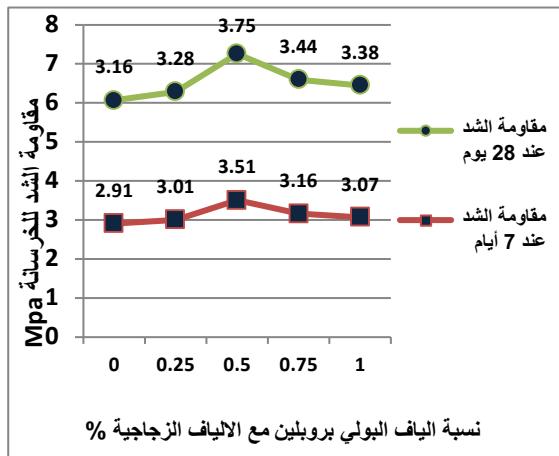
$$T = \frac{2P}{\pi L d} \quad (1)$$

ـ مقاومة الشد للخرسانة (N/mm²) T

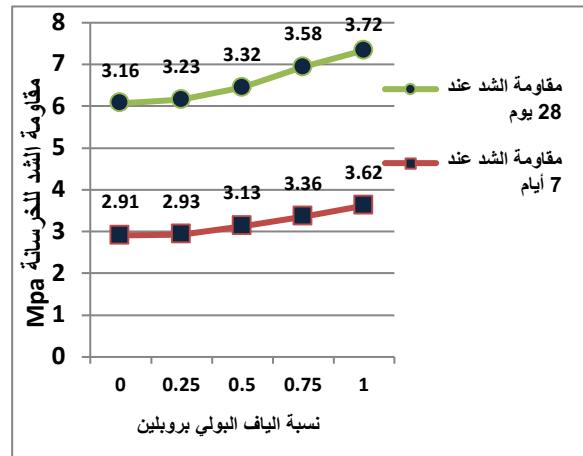
ـ أقصى حمل الكسر P

ـ الطول mm L

ـ قطر الأسطوانة (mm) d



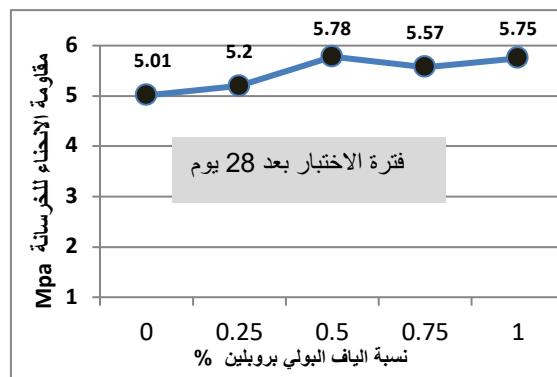
الشكل رقم (11) : تأثير الياف البولي بروبلين مع الالياف الزجاجية على مقاومة الشد للخرسانة ذاتية الدمك



الشكل رقم (10): يوضح تأثير الياف البولي بروبلين على مقاومة الشد للخرسانة ذاتية الدمك

4.7- مقاومة الانحناء للخرسانة (Pending Strength):

تم اختبار مقاومة الانحناء على الخرسانة ذاتية الدمك المسلحة بالألياف على كمرات (Prisms Beam) ذات أبعاد (500×100×100) ملم وأخذ متوسط لعدد ثلاثة عينات بعد (7،28) يوم من إتمام عملية المعالجة، حيث تم إجراء اختبار الانحناء للخرسانة ذاتية الدمك بناءً على المواصفة الأمريكية ASTM78 لجميع الخلطات والشكل (12) يوضح نتائج اختبار مقاومة الانحناء للخرسانة ذاتية الدمك المسلحة بألياف البولي بروبلين (PPFSCC) [13].

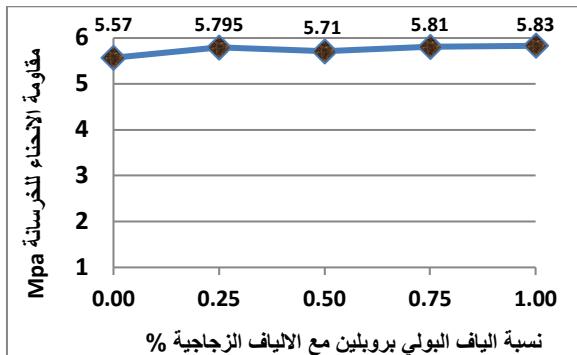


الشكل رقم (12) : تأثير ألياف البولي بروبلين على مقاومة الانحناء للخرسانة ذاتية الدمك

ونلاحظ من خلال الشكل السابق أن في الخلطة الخرسانية M5_2 عند نسبة الياف في حدود 0.25% كانت مقاومة الانحناء للخرسانة 5.2 MPa ، بينما في الخلطة الخرسانية M5_3 كانت نسبة الياف البولي بروبلين المضافة 0.50% كانت مقاومة الانحناء للخرسانة 5.78 MPa . من خلال النتائج السابقة يتضح أن مقدار الزيادة لمقاومة الانحناء للخرسانة يتراوح بين 4% إلى 16% .

و الشكل (13) يوضح نتائج مقاومة الانحناء للخرسانة ذاتية الدمك المسلحة بألياف البولي بروبلين مع الالياف الزجاجية حيث نلاحظ أن في الخلطة M5_1 عند نسبة ألياف 0% كانت هذه الخلطة بدون ألياف وكانت مقاومة الانحناء للخرسانة

بينما في الخلطة M_5 MPa 5.57 نسبة الألياف كانت (PPF= 0.1875% , SYF = 0.0625%) وكذلك عند نسبة الألياف المضافة 0.25% كانت مقاومة الانحناء للخرسانة ذاتية الدمك هي MPa 5.795 حيث إن الخلطة الخرسانية نسبة الألياف الزجاجية بها 1% كانت مقاومة الانحناء للخرسانة في هذه الخلطة MPa 5.83 . من هنا يتضح أنه كلما زادت نسبة الألياف في الخرسانة ذاتية الدمك تزداد مقاومة الانحناء للخرسانة ويعزى ذلك أن الألياف لها القدرة على الحد من الشروخ واتساعها.



الشكل رقم (13): تأثير ألياف البولي بروبيلين والألياف الزجاجية على مقاومة الانحناء للخرسانة ذاتية الدمك

5 - الاستنتاجات والتوصيات :

- يمكن تنفيذ خرسانة ذاتية الدمك وبخصائص مقبولة وبمواد محلية مما يقلل من التكلفة الاقتصادية وذلك بالاستغناء عن بعض المواد المضافة.
- نوصي بإجراء دراسة على ديمومة الخرسانة ذاتية الدمك المسلحة بالألياف.
- إضافة الألياف إلى الخرسانة ذاتية الدمك يمكن أن تتحقق شروط الخرسانة ذاتية الدمك عن طريق استخدام الملدنات ، قابلية المرور، (Passing ability) ، مقاومة الانفصال الحبيبي (Resistance Segregation) .
- كلما زادت نسبة ألياف البولي بروبيلين كلما زادت مقاومة الشد للخرسانة ، حيث تزداد المقاومة تدريجيا وبنسبة بسيطة كلما زادت نسبة الألياف بها .
- أدت إضافة محتوى الألياف بنسبة 0.50% إلى نقص مقاومة الضغط بنسبة 4% بينما تزداد المقاومة كلما قلت نسبة الألياف في الخرسانة .
- كلما زادت نسبة ألياف البولي بروبيلين مع الألياف الزجاجية للخرسانة كلما زادت مقاومة الانحناء للخرسانة ذاتية الدمك حيث إن نسبة الزيادة تتراوح بين 4% إلى 15% .
- يوصى بدراسة خواص الخرسانة التي لم يتم دراستها في هذا البحث و على سبيل المثال لا الحصر تأثير الألياف على نفاذية الخرسانة ونسبة الامتصاص والانكمash و درجات الحرارة المرتفعة.
- ألياف البولي بروبيلين والألياف الزجاجية تؤثر على قابلية التعبئة (Filling ability)، و ذلك كلما زادت نسبة الألياف كلما زادت قابلية التعبئة و التشغيلية.

6 - المراجع :

- [1] Douglas, R. P. (2004). "Properties of self-consolidating concrete containing type F fly ash: with a verification of the minimum paste volume method," M.Sc. Thesis, Northwestern University, USA.
- [2] المواصفة الليبية رقم " 294 المياه المستعملة في الخرسانة ، 1988
- [3] المواصفة القياسية الليبية 340/الاسمونت البورتلاندي العادي 1997.
- [4] K. D. Raithby, J. W. Galloway and R. I. T. Williams, "Polypropylene-reinforced cement composites for surface reinforcement of concrete structures," International Journal of Cement Composites and Lightweight Concrete, vol. 3, no. 4, pp. 237-246, 1981.
- [5] المواصفة الليبية رقم 255"ركام الخرسانة من المصادر الطبيعية طريقة تعين معامل الصدم 2006.

[6] المعاصفة القياسية الليبية رقم 49 الخرسانة من المصادر الطبيعية 2002.

- [7] British Standard Institution "BS1881 testing concrete part 104 method for determination of Vebe time ", London, 1983.
- [8] The European Project Group " The European Guidelines for Self-Compacting Concrete Specification production and use "May, 2005.
- [9] ACI Committee 211.4R-08.(2008)." Guide for Selecting Proportions for High-Strength Concrete Using Portland cement and Other Cementations Materials". American concrete institute Farmington Hills, USA, pp.1-29.
- [10] BS1881: Part 116: 1983: Method for determination of compressive strength concrete cubes.
- [11] BS 1881: Part 110: 1983: Method for making test cylinders from fresh concrete..
- [12] European research project "Guide Lines for testing fresh self-Compacting Concrete", Sep 2005.
- [13] American Society for Testing and Material , “ASTM C494 Type B, D and G: Standard Specification for Chemical Admixtures for Concrete”, 2013.