

التعديلات و التحديثات في كود الخرسانة ٢٠١٧-٢٠٣ عن كود ٢٠٠٧-٢٠٣

كود ٢٠٠٧-٢٠٣	كود ٢٠١٧-٢٠٣	البند و التحديث (كود ٢٠١٧-٢٠٣)
مواد و خلطات الخرسانة المسلحة و الخرسانة سابقة الاجهاد	مواد و خلطات الخرسانة	الباب الثاني:
لا يسمح باستخدام الاسمنت البورتلاندي الحجر الجيري CEMII	يسمح باستخدام الاسمنت البورتلاندي الحجر الجيري CEMII بشروط	بند ١-٢-٢ مواد الخرسانة - الاسمنت
رتبة ٥٢٠/٣٦٠ اجهاد الخضوع ٣٦٠ ن/مم٢	B350DWR اجهاد الخضوع ٣٥٠ ن/مم٢	بند ١-٥-٢-٢ و ٥-٥-٢-٢ تعديل رتبة أحد أنواع الصلب عالي المقاومة
لم يذكر هذا النوع	B420DWR اجهاد الخضوع ٤٢٠ ن/مم٢	بند ١-٥-٢-٢ و ٥-٥-٢-٢ اضافة رتبة صلب عالي المقاومة
لم ينص على ذلك	يجب ألا تزيد مقاومة الخرسانة للتصميم في هذا الكود عن ٦٠ ن/مم٢	بند ١-٢-٣-٢ المقاومة القصوى للخرسانة في التصميم
لم ينص على ذلك	تتراوح مقاومة الخرسانة عند استخدام اسمنت I CEM عند عمر ٧ أيام الى مقاومتها عند عمر ٢٨ يوم بين ٠,٨٠ الى ٠,٨٥	بند ١-٢-٣-٢ مقاومة الخرسانة في الأعمار المبكرة
لم ينص على ذلك	تتراوح مقاومة الشد المحوري للخرسانة من ٥% الى ١٠% من مقاومتها للضغط	بند ٢-٢-٣-٢ مقاومة الشد المحوري للخرسانة
	تعديل بجدول قيم انفعال انكماش الجفاف و طريقة حسابه	بند ٤-٣-٣-٢ انكماش الجفاف
	تعديل عام بالبند	بند ٥-٣-٣-٢ الزحف
	تعديل عام بالبند	بند ٤-٣-٢ تحمل الخرسانة مع الزمن
	تعديلات بجدول الحد الأدنى للأبعاد الخرسانية و لسبك الغطاء الخرساني للخرسانة المسلحة و سابقة الاجهاد	بند ٤-٤-٣-٢ تحمل الخرسانة للحريق
	تعديل بالقيم المستخدمة في حساب المعامل M	بند ٢-٢-٤-٢ متطلبات مقاومة الضغط

التعديلات و التحديثات في كود الخرسانة ٢٠١٧-٢٠٣ عن كود ٢٠٠٧-٢٠٣

كود ٢٠٠٧-٢٠٣	كود ٢٠١٧-٢٠٣	البند و التحديث (كود ٢٠١٧-٢٠٣)
التصميم بطريقة حالات الحدود	تصميم العناصر الخرسانية المسلحة بطريقة حالات الحدود	الباب الرابع:
تؤخذ قيم $f_y$ بما لا يزيد عن ٤٠٠ ن/مم <sup>٢</sup> للصلب ذي النتوءات	تؤخذ قيم $f_y$ بما لا يزيد عن ٤٢٠ ن/مم <sup>٢</sup> للصلب ذي النتوءات	بند ١-١-٢-٤ الفروض الاساسية و الاعتبارات العامة
كان قد تم حساب المعاملات طبقا لاجهاد خضوع ٣٦٠ ن/مم <sup>٢</sup>	تعديل بالمعاملات بجدول ١-٤ الخاصة بالصلب عالي المقاومة رتبة ٣٥٠ بالحساب طبقا لقيمة اجهاد الخضوع المعدلة	بند ٢-١-٢-٤
بند ٢-٨-٤-٦ معادلة حساب المقاومة القصوى لقوى محورية لأعمدة مستطيلة $0.35f_{cu} \cdot A_c + 0.67f_{y_{sc}} \cdot A_{sc} + 0.67f_{y_{ss}} \cdot A_{ss}$ معادلة حساب المقاومة القصوى لقوى محورية لأعمدة دائرية $0.40f_{cu} \cdot A_c + 0.76f_{y_{sc}} \cdot A_{sc} + 0.67f_{y_{ss}} \cdot A_{ss}$	معادلة حساب المقاومة القصوى لقوى محورية لأعمدة مستطيلة $0.35f_{cu}(A_c - A_{sc}) + 0.67f_{y_{sc}} \cdot A_{sc} + 0.67f_{y_{ss}} \cdot A_{ss}$ معادلة حساب المقاومة القصوى لقوى محورية لأعمدة دائرية $0.40f_{cu}(A_c - A_{sc}) + 0.76f_{y_{sc}} \cdot A_{sc} + 0.67f_{y_{ss}} \cdot A_{ss}$	بند ٢-٦-١-٢-٤ القطاعات المركبة من صلب محيط لقلب خرساني
بند ٣-٨-٤-٦ معادلة حساب المقاومة القصوى لقوى محورية في حالة كانات عادية $0.35f_{cu} \cdot A_k + 0.67f_{y_{sc}} \cdot A_{sc} + 0.67f_{y_{ss}} \cdot A_{ss}$ بشرط ألا تزيد المسافة بين الكانات العرضية في الاتجاه الطولي للعمود على ١٦ مرة قطر أصغر سيخ طولي معادلة حساب المقاومة القصوى لقوى محورية في حالة كانات حلزونية $0.35f_{cu} \cdot A_k + 0.67f_{y_{sc}} \cdot A_{sc} + 0.67f_{y_{ss}} \cdot A_{ss} + 1.38f_{yp} \cdot V_{sp}$	معادلة حساب المقاومة القصوى لقوى محورية في حالة كانات عادية $0.35f_{cu}(A_k - A_{ss} - A_{sc}) + 0.67f_{y_{sc}} \cdot A_{sc} + 0.67f_{y_{ss}} \cdot A_{ss}$ بشرط ألا تزيد المسافة بين الكانات العرضية في الاتجاه الطولي للعمود على ١٥ مرة قطر أصغر سيخ طولي معادلة حساب المقاومة القصوى لقوى محورية في حالة كانات حلزونية $0.35f_{cu}(A_c - A_{ss} - A_{sc}) + 0.67f_{y_{sc}} \cdot A_{sc} + 0.67f_{y_{ss}} \cdot A_{ss} + 1.38f_{yp} \cdot V_{sp}$	بند ٣-٦-١-٢-٤ القطاعات المركبة ذات قطاعات من صلب داخل قطاع من الخرسانة المسلحة
	بند جديد	بند ٧-١-٢-٤ القطاعات الخرسانية المفرغة المعرضة لعزوم انحناء مصحوبة بأحمال ضغط محورية
الحد الأقصى ٤,٠ ن/مم <sup>٢</sup>	الحد الأقصى ٤,٤ ن/مم <sup>٢</sup>	بند ٢-١-٢-٢-٤ مقاومة القص القصوى الاعتبارية

التعديلات و التحديثات في كود الخرسانة ٢٠١٧-٢٠٣ عن كود ٢٠٠٧-٢٠٣

كود ٢٠٠٧-٢٠٣	كود ٢٠١٧-٢٠٣	البند و التحديث (كود ٢٠١٧-٢٠٣)
<p>في العناصر اللي تكون مقاومة القص بالخرسانة فقط:</p> $q_{cu} = 0.16 \sqrt{\frac{f_{cu}}{\gamma_c}}$ <p>للعناصر المسلحة تسليح جذعي:</p> $q_{cu} = 0.24 \sqrt{\frac{f_{cu}}{\gamma_c}}$ $q_{su} = q_u - 0.5 q_{cu}$	<p>تم تغيير بعض التعبيرات و المسميات فقط بدون التأثير على قيم التصميم كما يلي:</p> <p>للعناصر بدون تسليح جذعي:</p> $q_{cu}(\text{uncracked}) = 0.16 \sqrt{\frac{f_{cu}}{\gamma_c}}$ <p>للعناصر المسلحة تسليح جذعي:</p> $q_{cu}(\text{cracked}) = 0.12 \sqrt{\frac{f_{cu}}{\gamma_c}}$ $q_{su} = q_u - q_{cu}(\text{cracked})$	<p>بند ٣-١-٢-٢-٤ القيمة الاعتبارية لمقاومة الخرسانة القصوى لاجهاد القص</p>
لم ينص على ذلك	<p>اضافة كانات اضافية في كمره الارتكاز عند وصلات الكمرات المتقاطعة طبقا للمعادلة 4-42</p>	<p>بند ٦-١-٢-٢-٤ متطلبات عامة في اختيار و ترتيب التسليح الجذعي</p>
لم ينص على ذلك	<p>ذكر شرط للكمرات ذات الفتحات في الجذع</p>	<p>بند ٧-١-٢-٢-٤ متطلبات عامة في اختيار و ترتيب التسليح الجذعي</p>
لم ينص على ذلك	<p>امكانية استخدام التسليح في مقاومة القص الثاقب في العناصر الانشائية ذات سمك لا يقل عن ٢٥٠ مم</p>	<p>بند ٣-٢-٢-٤ القص الثاقب</p>
الحد الأقصى لمقاومة الخرسانة للقص الثاقب لا يزيد عن ١,٦ ن/مم <sup>٢</sup>	الحد الأقصى لمقاومة الخرسانة للقص الثاقب لا يزيد عن ١,٧ ن/مم <sup>٢</sup>	<p>بند ٣-٣-٢-٢-٤ القص الثاقب</p>
لم ينص على ذلك	<p>يجب ألا تؤخذ قيمة <math>f_y</math> للتسليح الجذعي أكبر من ٤٠٠ ن/مم<sup>٢</sup></p>	<p>بند ٥-٢-٢-٤ الكوابيل القصيرة</p>
	<p>بند جديد</p>	<p>بند ١-٥-٢-٢-٤ وصلات الارتكاز المفصلية</p>

التعديلات و التحديثات في كود الخرسانة ٢٠١٧-٢٠٣ عن كود ٢٠٠٧-٢٠٣

كود ٢٠٠٧-٢٠٣	كود ٢٠١٧-٢٠٣	البند و التحديث (كود ٢٠١٧-٢٠٣)
	تعديل في معادلات حساب مقاومة الخرسانة للقص و معادلات حساب التسليح الجذعي	بند ٧-٢-٢-٤ الكمرات العميقة
<ul style="list-style-type: none"> <li>يؤخذ طول الوصلة في الشد مساويا ١,٣٠ طول التماسك في حالة ما اذا كانت مساحة الاسياخ الموصولة تزيد عن ٢٥% من مساحة الاسياخ في هذا القطاع</li> <li>لا يسمح بعمل وصلات بالتراكب في الاسياخ التي يزيد قطرها عن ٢٨ مم و يلزم عمل لحام أو وصلات ميكانيكية</li> </ul>	<ul style="list-style-type: none"> <li>يؤخذ طول الوصلة في الشد مساويا ١,٣٠ طول التماسك في حالة ما اذا كانت مساحة الاسياخ الموصولة تزيد عن ٥٠% من مساحة الاسياخ في هذا القطاع</li> <li>لا يسمح بعمل وصلات بالتراكب في الاسياخ التي يزيد قطرها عن ٣٢ مم و يلزم عمل لحام أو وصلات ميكانيكية</li> </ul>	بند ١-٤-٥-٢-٤ الوصلات بالتراكب
	اضافة معادلات لحساب عزم القصور الذاتي الفعال في حالة استمرارية العضو الخرساني من ناحيتين	بند ١-١-٣-٤ حساب الترخيم اللحظي
	تم تعديل البند كليا	بند ٢-١-٣-٤ زيادة مقدار الترخيم مع الزمن
لم ينص على ذلك	<ul style="list-style-type: none"> <li>اضافة بند لمقدار الترخيم الكلي الاضافي للكمرات و البلاطات المحملة بعناصر غير انشائية لا تتأثر بالتخيم L/240</li> <li>شرح الأحمال المستخدمة لحساب الترخيم الكلي الاضافي</li> </ul>	بند ٢-١-٣-٤ الحدود المسموح بها للتخيم
	تعديل بقيم الجدول (١٠-٤) و في قيمة معامل التصحيح في حالة استخدام رتبة حديد مختلفة	بند ٣-١-٣-٤ نسبة البحر الخالص الى العمق الكلي مالم يتم حساب الترخيم
في البحور أقل من ١٠ متر	<ul style="list-style-type: none"> <li>في البحور أقل من ٧ متر و حمل حي لا يزيد عن ٥ كن/م</li> <li>تم تعديل معادلة حساب سمك البلاطة t</li> </ul>	بند ٢-٣-١-٣-٤ البلاطة ذات الاتجاهين المرتكزة على كمرات جاسئة
	تم تعديل القيم الواردة بالجدولين (١٤-٤) و (١٥-٤)	بند ٤-٢-٣-٤ الحالات التي يمكن فيها الاستغناء عن اجراء حسابات حالة حد التشرخ

التعديلات و التحديثات في كود الخرسانة ٢٠١٧-٢٠٣ عن كود ٢٠٠٧-٢٠٣

كود ٢٠٠٧-٢٠٣	كود ٢٠١٧-٢٠٣	البند و التحديث (كود ٢٠١٧-٢٠٣)
	<ul style="list-style-type: none"> <li>تم تعديل قيم المعامل <math>\eta</math> بالجدول (١٦-٤)</li> <li>تم اضافة بند لأقل قيم نسبة تسليح بالقطاعات الخرسانية</li> </ul>	<p>بند ٧-٢-٣-٤ تصميم قطاعات منشآت القسم الثالث و الرابع</p>

التعديلات و التحديثات في كود الخرسانة ٢٠١٧-٢٠٣ عن كود ٢٠٠٧-٢٠٣

البند و التحديث (كود ٢٠١٧-٢٠٣)	كود ٢٠١٧-٢٠٣	كود ٢٠٠٧-٢٠٣
البند ١-١-٢-٣-٥	الخرسانة سابقة الاجهاد	البند ١-١-٢-٣-٥
تقسيم العناصر الخرسانية سابقة الاجهاد	حالة أ: الغاء العناصر المعرضة لأحمال متكررة او أحمال ديناميكية حالة ب: الغاء العناصر سابقة الاجهاد ذات التسليح الغير متماسك و اضافة الكباري المعرضة للرطوبة بصفة دائمة تعديل بحالة ج ، د	البند ١-١-٢-٣-٥
البند ٢-١-٢-٣-٥	<ul style="list-style-type: none"> <li>تعديل بقيم اقصى اجهاد ضغط مسموح به خلال المرحلة الانتقالية قبل حدوث الفواقد مع الزمن</li> <li>تعديل بقيم أقصى اجهاد شد مسموح به عند أحمال التشغيل</li> <li>الغاء الاجهاد المسموح به نتيجة الضغط المحوري</li> <li>اضافة شرط للتحكم في عرض الشروخ</li> </ul>	البند ٢-١-٢-٣-٥
البند ٢-٢-٣-٥	تعديل بمنطوق الحالات المذكورة بجدول (٢-٥)	جدول (٣-١٠)
البند ١-٢-٣-٣-٥	تم اضافة شرط لأقل نسبة تسليح عادي يضمن عدم انهيار العنصر فجائيا مع افتراض فقدان ٥٠% من صلب سبق الاجهاد الغير متماسك و طبقا لحالات تحميل محددة	لم ينص على ذلك
البند ٢-٢-٣-٣-٥	بند جديد	

التعديلات و التحديثات في كود الخرسانة ٢٠١٧-٢٠٣ عن كود ٢٠٠٧-٢٠٣

كود ٢٠٠٧-٢٠٣	كود ٢٠١٧-٢٠٣	البند و التحديث (كود ٢٠١٧-٢٠٣)
<p>بند ٣-٣-٣-٣-١٠</p> $q_{cu} \geq 0.24 \sqrt{\frac{f_{cu}}{\gamma_c}}$ $q_{su} = q_u - 0.5 q_{cu}$	$q_{cu}(\text{uncracked}) \geq 0.16 \sqrt{\frac{f_{cu}}{\gamma_c}}$ $q_{cu}(\text{cracked}) \geq 0.12 \sqrt{\frac{f_{cu}}{\gamma_c}}$ $q_{su} = q_u - q_{cu}(\text{cracked})$	<p>بند ٢-٤-٣-٣-٥</p> <p>القيمة الاعترافية لمقاومة الخرسانة لاجهاد القص</p>
<p>بند ١-٣-٥-٣-٣-١٠</p> <p>لم ينص على ذلك</p>	<p>اضافة تأثير الكانة الحلزونية في زيادة مقاومة الارتكاز</p>	<p>بند ١-٣-٦-٣-٣-٥</p> <p>المنطقة المحلية</p>
<p>بند ٢-٣-٥-٣-٣-١٠</p> <p>يجب ألا تتجاوز اجهادات الضغط القصوى شبه المنتظمة عند نهاية المنطقة العامة أثناء الشد القيمة <math>0.56 f_{cui}/\gamma_c</math></p>	<p>يجب ألا تتجاوز اجهادات الضغط القصوى شبه المنتظمة عند نهاية المنطقة العامة أثناء الشد القيمة <math>0.67 f_{cui}/\gamma_c</math></p>	<p>بند ١-٣-٦-٣-٣-٥</p> <p>المنطقة العامة</p>
<p>بند ٦-٣-٣-١٠</p> <p>لم ينص على ذلك</p>	<p>الحد الأدنى لصلب التسليح في مناطق ربط نهايات الكابلات <math>0.02P_{su}/(f_y/\gamma_s)</math> في كلا من الاتجاهين الرأسي و الأفقي</p>	<p>بند ٧-٣-٣-٥</p> <p>مناطق ربط نهايات الكابلات</p>
<p>بند ١-٢-٤-٣-١٠</p> <p>لم ينص على ذلك</p>	<p>اضافة معادلة لحساب طول مسافة الانزلاق <math>X_0</math> في حالة عدم توفر بيانات دقيقة من الشركة المصنعة</p>	<p>بند ١-٢-٤-٣-٥</p> <p>الفقد في الاجهاد نتيجة انزلاق صلب سبق الاجهاد عند نهايات التثبيت</p>
<p>بند ٣-٣-٢-٤-٣-١٠</p>	<ul style="list-style-type: none"> <li>تم الغاء الفقرتين ب و ج الخاصتين بتبسيط المعادلة المستخدمة</li> <li>تم اضافة النص على أفضلية شد كابلات سبق الاجهاد من طرفي العنصر في حالة زيادة الفقد في قوة سبق الاجهاد نتيجة الاحتكاك عن ٢٥% من قوة الشد</li> </ul>	<p>بند ١-٢-٤-٣-٥</p> <p>الفقد نتيجة انحناء مسارات أجربة صلب سبق الاجهاد</p>

التعديلات و التحديثات في كود الخرسانة ٢٠٠٣-٢٠١٧ عن كود ٢٠٠٣-٢٠٠٧

كود ٢٠٠٣-٢٠٠٧	كود ٢٠٠٣-٢٠١٧	البند و التحديث (كود ٢٠٠٣-٢٠١٧)
<p>بند ١-٤-٣-٤-١٠ لم ينص على ذلك</p>	<p>متوسط العمق الفعال للبلاطة في الاتجاهين لا يؤخذ أقل من 0.8 t حيث t هو سمك البلاطة</p>	<p>بند ١-٣-٤-٥ مقاومة القص الثاقب في البلاطات سابقة الاجهاد</p>
<p>بند ٢-٤-٣-٤-١٠ تحسب مقاومة القص الثاقب الاعترابية من المعادلة: <math display="block">q_{cup} = \beta_p \sqrt{\frac{f_{cu}}{\gamma_c}} + 0.1 f_{pcc} + q_{pv}</math></p>	<p>تحسب مقاومة القص الثاقب الاعترابية من المعادلة: <math display="block">q_{cup \text{ uncracked}} = \beta_p \sqrt{\frac{f_{cu}}{\gamma_c}} + 0.2 f_{pcc} + q_{pv}</math></p>	<p>بند ٢-٣-٤-٥ مقاومة القص الثاقب الاعترابية في البلاطات</p>
<p>لم ينص على ذلك</p>	<p>امكانية استخدام التسليح في مقاومة القص الثاقب في البلاطات ذات سمك لا يقل عن ٢٠٠ مم</p>	<p>بند ٤-٤-٥ تسليح القص الثاقب</p>

التعديلات و التحديثات في كود الخرسانة ٢٠١٧-٢٠٣ عن كود ٢٠٠٧-٢٠٣

كود ٢٠٠٧-٢٠٣	كود ٢٠١٧-٢٠٣	البند و التحديث (كود ٢٠١٧-٢٠٣)
التحليل الانشائي للعناصر الانشائية	التحليل الانشائي للعناصر الانشائية	الباب السادس:
<ul style="list-style-type: none"> <li>تتراوح نسبة مقاومة القطاع للعزوم السالبة الى مقاومة القطاع للعزوم الموجبة في نفس الاتجاه بين ١,٥٠ الى ١,٥٠</li> <li>لم ينص على ذلك</li> </ul>	<ul style="list-style-type: none"> <li>تتراوح نسبة مقاومة القطاع للعزوم السالبة الى مقاومة القطاع للعزوم الموجبة في نفس الاتجاه بين ٠,٧٥ الى ١,٥٠</li> <li>لا تتجاوز نسبة العمق الأقصى لمحور الخمول الى العمق الفعال (c/d) القيمة ٠,٢٥</li> </ul>	بند ٤-١-٢-٦ تصميم البلاطات بطريقة خطوط الكسر
لم ينص على ذلك	الأعمدة التي لا تزيد قوى الضغط المحورية القصوى فيها عن $0.04.f_{cu}.A_c$ لا يتم تطبيق شروط حدود نسبة النخافة القصوى عليها	بند ١-٤-٦ الأعمدة - عام
لم ينص على ذلك	تم ادراج جدولين (٦-٩-أ) و (٦-٩-ب) لتجاوز قيم الانبعاج للأعمدة التي لا تتجاوز الأحمال القصوى لها القيم الموضحة بالجدولين	بند ٥-٤-٦ الأعمدة النخيفة في المباني المقيدة و غير المقيدة
لم ينص على ذلك	يمكن اجراء تحليل لاخطي (second order analysis or P-Delta) و تؤخذ العزوم الكلية الناتجة عن هذا التحليل كبديل عن حساب العزوم الاضافية الناتجة عن الانبعاج	بند ٤-٥-٤-٦ الأعمدة النخيفة في المباني المقيدة و غير المقيدة
لم يذكر المعادلة	<ul style="list-style-type: none"> <li>فقرة ١: تم اضافة معادلة لحساب قيمة المعامل <math>\beta</math> <math display="block">\beta = 0.9 - R_b/2</math></li> <li>فقرة ٢: تم اضافة طريقة تصميم للأعمدة ذات القطاعات المستطيلة غير متساوية التسليح في جميع الأوجه</li> <li>فقرة ٣: تم تعديل حدود الحساب للمعامل <math>\alpha_b</math> في جدول (٦-١٢ب)</li> <li>فقرة ٤: تم اضافة طريقة كنتور الحمل</li> </ul>	بند ٢-٦-٤-٦ الطرق البديلة لتصميم الأعمدة المعرضة لعزوم مزدوجة
بند ١-٨-٤-٦	<ul style="list-style-type: none"> <li>تعديل بمعادلة حساب نصف قطر القصور الذاتي (i) لحساب نسبة نخافة القطاع المركب</li> <li>اضافة طريقة بديلة أكثر دقة لحساب قيمة EI للقطاع المركب</li> </ul>	بند ١-٨-٤-٦ الأعمدة من القطاعات المركبة

التعديلات و التحديثات في كود الخرسانة ٢٠١٧-٢٠٣ عن كود ٢٠٠٧-٢٠٣

كود ٢٠٠٧-٢٠٣	كود ٢٠١٧-٢٠٣	البند و التحديث (كود ٢٠١٧-٢٠٣)
	تم تعديل نسبة النحافة القصوى للحوائط النحيفة بجدول (٦-٣١ب) باضافة عامل نسبة التسليح في الحوائط المقيدة جانبيا	بند ١-٢-٥-٦ تصميم الحوائط الخرسانية المسلحة
لم يذكر هذا الشرط	تم اضافة شرط "أو كانت الاجهادات الواقعة على الحائط كلها اجهادات ضغط" لاستخدام كانات حباية مغلقة	بند ٢-٢-٥-٦ التسليح الأفقي
بند ٣-٢-٥-٦	الغاء بند الازاحة الأفقية للحوائط	بند ملغي
بند ٥-٢-٥-٦ يجب ان تكون الدعامات العرضية قادرة على نقل للأساسات ١% من مجموع القوى الرأسية التصميمية القصوى عند مكان الدعامه	يجب ان تكون الدعامات العرضية قادرة على نقل للأساسات ٢,٥% من مجموع القوى الرأسية التصميمية القصوى عند مكان الدعامه	بند ٤-٢-٥-٦ حساب تأثير القوى على الدعامات العرضية
	<ul style="list-style-type: none"> <li>تم تعديل المعادلة المستخدمة لحساب قوى القص التصميمية القصوى المؤثرة على الوصلة و تم التفريق بين حالة وصلة داخلية و حالة وصلة خارجية</li> <li>تم الغاء الفقرة رقم ٧ و الخاصة بالنسبة الدنيا لكانات العمود المستمرة داخل منطقة اتصال العمود بالكمرة.</li> </ul>	بند ٢-٦-٦ تصميم الوصلات
لم ينص على ذلك	<ul style="list-style-type: none"> <li>اضافة لفقرة ٢: حد أدنى عدد ٥ أسياخ قطر ١٢ مم في المتر و للأساسات الشريطية يمكن استخدام أسياخ قطر ١٠ مم</li> <li>اضافة لفقرة ٣: بحد أدنى ١٠,١٠% من مساحة القطاع الخرساني</li> </ul>	بند ١-٧-٦ الأساسات - الاعتبارات العامة
لم ينص على ذلك	بند جديد: لا يلزم في الأحوال العادية و مالم يتطلب الأمر ذلك، وضع صلب تسليح علوي للانكماش و الحرارة في القواعد المنفصلة، الا انه يجب وضع صلب تسليح علوي للانكماش و الحرارة في الهامات المنفصلة للخوازيق	بند ٦-٢-٧-٦
لم ينص على ذلك	بند جديد: في حالة عدم الالتزام باشتراطات الاطارات ذات الممطولية المحدودة الواردة بالبند ٦-٢-٨-٢ يتم حساب أحمال الزلازل باستخدام ٦٠% من قيمة معامل تعديل ردود الأفعال R الخاص بالاطارات ذات الممطولية المحدودة	بند ١-٢-٨-٦ اشتراطات الاطارات المقاومة للزلازل - عام

التعديلات و التحديثات في كود الخرسانة ٢٠٠٣-٢٠١٧ عن كود ٢٠٠٣-٢٠٠٧

كود ٢٠٠٣-٢٠٠٧	كود ٢٠٠٣-٢٠١٧	البند و التحديث (كود ٢٠٠٣-٢٠١٧)
لم ينص على ذلك	فقرة ج: يتم حساب قوى القص التصميمية القصوى بفرض تولد عزوم الانحناء القصوى باشارتين مختلفتين عند نهايتي الكمرات	بند ٦-٨-٢-٢-٢ كمرات الاطارات ذات الممطولية المحدودة
لم ينص على ذلك	فقرة ج: يتم حساب قوى القص التصميمية القصوى بالأعمدة بفرض تولد عزوم الانحناء القصوى في اتجاهين متضادين عند نهايتي العمود. يتم حساب العزوم باستخدام قيمة الحمل المحوري الذي يعطي أكبر مقاومة لعزوم الانحناء	بند ٦-٨-٢-٢-٣ أعمدة الاطارات ذات الممطولية المحدودة
	بند جديد	بند ٦-٨-٢-٢-٤ وصلات الكمرات و الأعمدة للاطارات ذات الممطولية المحدودة
لم ينص على ذلك	فقرة هـ: فقرة جديدة للمسافة بين الكانات في المناطق الحرجة	بند ٦-٨-٢-٣-١ كمرات الاطارات ذات الممطولية الكافية
لم ينص على ذلك	<ul style="list-style-type: none"> <li>فقرة ي: فقرة جديدة للمسافة بين الكانات في المناطق الحرجة</li> <li>فقرة ك: يجب أن يحتوي العمود على ثلاثة أسياخ طولية على الأقل في كل وجه</li> </ul>	بند ٦-٨-٢-٣-٢ أعمدة الاطارات ذات الممطولية الكافية
	تعديل كامل بالبند	بند ٦-٨-٢-٣-٣ وصلات الكمرات و الأعمدة للاطارات ذات الممطولية الكافية
لم ينص على ذلك	اضافة الى فقرة ج: في حالة ما اذا كانت قوة الضغط المحورية القصوى في حالة التحميل المتضمنة أحمال الزلازل تقل عن $0.50f_{cu} \cdot A_c$	بند ٦-٨-٣-٥ مقاومة القص لحوائط القص

التعديلات و التحديثات في كود الخرسانة ٢٠٠٣-٢٠١٧ عن كود ٢٠٠٣-٢٠٠٧

كود ٢٠٠٣-٢٠٠٧	كود ٢٠٠٣-٢٠١٧	البند و التحديث (كود ٢٠٠٣-٢٠١٧)
التنفيذ	التنفيذ	الباب التاسع:
بند ٩-٨-٣ التفاوتات في الاستقامة الرأسية: <ul style="list-style-type: none"> <li>• ٥ مم لكل ٦ متر ارتفاع للأعمدة و الحوائط و أعمدة الأركان و الفواصل</li> </ul>	التفاوتات في الاستقامة الرأسية (جدول ٩-١): <ul style="list-style-type: none"> <li>• ٣ مم لكل ٣ متر ارتفاع لأعمدة الأركان و الفواصل</li> <li>• ٥ مم لكل ٣ متر ارتفاع لباقي الأعمدة</li> <li>• اضافة بند لترحيل مركز العمود عن الدور أسفله</li> <li>فقرة ٦ القواعد المسلحة:  <ul style="list-style-type: none"> <li>• انحراف مركز القاعدة عن مركز العمود ١% من طول القاعدة في الاتجاه بحد أقصى ٢٥ مم</li> <li>• الغاء بند الأبعاد بين المحاور</li> </ul> </li> </ul>	بند ٩-٩-٢ التفاوتات المسموح بها في الأبعاد
التفاوت المسموح به في العمق d: العمق d أقل من ٢٥٠ مم < - $\pm 10$ مم العمق d أكبر من ٢٥٠ مم < - $\pm 15$ مم التفاوت المسموح به في تقليل الغطاء الخرساني: العمق d أقل من ٢٥٠ مم < - ٦ مم العمق d أكبر من ٢٥٠ مم < - ٨ مم التفاوت المسموح به في تقليل طول وصلات الأسياخ: لا يزيد التفاوت عن ٢٥ مم التفاوت المسموح به في تقليل طول أشاير الربط داخل الخرسانة: للأسياخ بقطر ١٠ الى ٣٢ مم < - ٢٥ مم للأسياخ بقطر أكبر من ٣٢ مم < - ٥٠ مم	التفاوت المسموح به في العمق d: العمق d أقل من أو يساوي ١٢٠ مم < - $\pm 5$ مم العمق d أكبر من ١٢٠ و حتى ٢٠٠ مم < - $\pm 10$ مم العمق d أكبر من ٢٠٠ مم < - $\pm 15$ مم التفاوت المسموح به في سمك الغطاء الخرساني: العمق d أقل من أو يساوي ١٢٠ مم < - $\pm 5$ مم العمق d أكبر من ١٢٠ و حتى ٢٠٠ مم < - + ١٠ مم أو - ٥ مم العمق d أكبر من ٢٠٠ مم < - + ١٥ مم أو - ٨ مم التفاوت المسموح به في تقليل طول وصلات الأسياخ أو طول أشاير الربط داخل الخرسانة: لا يزيد عن ٣% من طول الوصلة أو الإشارة	بند ٩-٩-٣ التفاوتات المسموح بها في أبعاد صلب التسليح العادي و عالي المقاومة