

تحسين استجابة المباني الخرسانية المسلحة العالية تحت تأثير الأحمال الجانبية باستخدام أنظمة التخميد الاصطناعي

أحمد محمد أيوب*¹ هالة حسن²

*1. طالب ماجستير، مهندس في المعهد العالي للبحوث والدراسات الزلزالية-جامعة دمشق.

ahmadayoub@Damascusuniversity.edu.sy

². عميد ومدرس، دكتور، مهندس في المعهد العالي للبحوث والدراسات الزلزالية - جامعة دمشق.

hala.hasan@damascusuniversity.edu.sy

الملخص:

شهد تشييد الأبنية العالية تطوراً واضحاً في الآونة الأخيرة، وإنجاز مثل هذه الأبنية يواجه الكثير من التحديات والصعوبات في الدراسة والتصميم بسبب الدور الكبير الذي تلعبه الحمولات الجانبية سواء حمولات الرياح أو الحمولات الزلزالية في التأثير على هذه الأبنية، تعتبر أنظمة دعامة الإخماد من أهم الأنظمة الإنشائية المستخدمة في تحسين استجابة الأبنية العالية في مقاومة الحمولات الجانبية، يقدم هذا البحث دراسة عملية لدمج مخدمات السوائل للزجة مع نظام الدعامة لإضافة تخميدي تكميلي للمنشأ الأمر الذي يحسن من دقة الاستجابة الديناميكية بتوفير مستوى أعلى من التخميد للمنشأ في الوقت نفسه يتم تحسين الأداء، حيث تم دراسة نموذجين لأبنية عالية خرسانية مسلحة مكونة 36 و 48 طابقاً و تحليله باستخدام برنامج ETABS 19 باستخدام الكود ASCE 7-05 لكل من الحالة الستاتيكية والحالة الديناميكية أثناء النمذجة تحت تأثير الحمولات الزلزالية، بالنسبة للحالة الستاتيكية تم استعمال طريقة القوى الجانبية المكافئة (ELF) وللحالة الديناميكية تم استعمال طريقة تحليل طيف الاستجابة بالإضافة لتأثير عدد من السجلات لهزات أرضية معطاة ركزت الدراسة على أداء الأنظمة الإنشائية للدعامات أثناء الأحمال الجانبية الزلزالية حيث تم دراسة التحليل الإنشائي لنموذجي الأبنية المدروسة 36 و 48 طابقاً لمجموعة من النماذج وهي المنشأ بدون دعامات ومخدمات، المنشأ مع نظام دعامة في أماكن مختلفة من البناء، المنشأ مع نظام دعامة في أماكن مختلفة من البناء وربطها مع مخدمات سوائل لزجة في أماكن توأجدها، يشمل التحليل الانتقالات الأفقية، والانزياحات الطابقية، قوى القص، والتواترات والأدوار. من أهم النتائج تم التوصل أن إضافة أنظمة الدعامة للمنشأ كان لها دور كبير في تحسين الصلابة الجانبية وبالتالي تحسين استجابة المنشأ في مقاومة الحمولات الجانبية المؤثرة، وإن إضافة مخدمات السوائل للزجة مع نظام الدعامة يمكن أن يحقق أداءً أفضل من هيكل الدعامة دون إضافة المخدمات، وبالتالي فإن نظام الدعامة المخدم يوفر إستراتيجية اقتصادية وفعالة لتحسين أداء المنشأ في مقاومة الحمولات الجانبية.

الكلمات المفتاحية: نظام الدعامة، مخدمات سوائل لزجة، تحسين استجابة المباني الخرسانية المسلحة العالية، طيف الاستجابة، سجلات زمنية زلزالية.

تاريخ الإيداع: 2023/1/9

تاريخ القبول: 2023/8/2



حقوق النشر: جامعة دمشق

سورية، يحتفظ المؤلفون

بحقوق النشر بموجب CC BY-

NC-SA

Improvement the Response for Tall R.C Building Under Lateral Loads by Using the Damped Outrigger Systems

Ahmad Mohamad Ayoub*¹ Hala Hasan²

*¹. Master's student, engineer at the Higher Institute of Seismic Research and Studies - University of Damascus. ahmadayoub@Damascusuniversity.edu.sy

². Dean and Lecturer, Doctor, Engineer at the Higher Institute for Seismic Research and Studies - University of Damascus. hala.hasan@damascusuniversity.edu.sy

Abstract:

The use of high-rise buildings has seen significant growth in recent years, however, the realization of such buildings faces many challenges in study and design due to the crucial role that lateral loads, whether wind loads or seismic loads, given that the outrigger system is one of the best ways to improve the response of tall buildings in resisting lateral loads. This research depends on that to examine the process of integrating viscous fluid dampers with the outrigger system to add complementary damping to the structure, which improves the accuracy of the dynamic response by providing a higher level of damping to the structure while also improving performance, in which two models were examined For high-rise reinforced concrete buildings consisting of 36 and 48 floors that were studied using the ETABS 19 program and the ASCE 7-05 code for both the static and dynamic states during modeling under the influence of seismic loads. The equivalent lateral forces (ELF) method was applied to the static state, and the response spectrum analysis method was applied to the dynamic state to account for the impact of time history records. the study focused on the performance of the structural outrigger systems during seismic lateral loads, where the linear analysis of the two studied buildings 36 and 48 floors was studied for the following cases: (building without outriggers and dampers, building with outriggers - building with outriggers and linked with fluid viscous dampers in their locations), the analysis includes lateral displacement, story drifts, shear forces, frequencies, and periods. The study results showed that the addition of outrigger systems to the structure significantly improved the lateral stiffness, which in turn improved the structure's response to resisting effective lateral loads. They also showed that the addition of fluid viscous dampers to the outrigger system can perform better than an outrigger without dampers. As a result, the damped outrigger system offers a practical and cost-efficient method of enhancing the structure's ability to withstand lateral loads.

Keywords:Outrigger system, fluid viscous damper, improvement the response for tall R.C Building, response spectrum, time history records.

Received:9/1/2023

Accepted:2/8/2023



Copyright:Damascus
University- Syria, The
authors retain the copyright
under a

CC BY- NC-SA

المقدمة:

في الوقت الحاضر ومع التطور الكبير للبناء في سوريا وخصوصاً الأبنية العالية جدران القص والإطارات لم تعد تؤدي الغرض المطلوب منها بشكل فعال وذلك بسبب الدور الكبير للحمولات الجانبية ومنها حمولات الزلازل والرياح في التأثير على هذه الأبنية حيث يقتصر استخدامها للأبنية متوسطة الارتفاع.

أحد أهم المعايير في تصميم هذا النوع من الأبنية هو الصلابة الجانبية التي يتمتع بها المنشأ في مقاومة القوى الجانبية، حيث من المعروف أنه كلما ازداد الارتفاع قلت الصلابة الجانبية للمنشأ، من هنا جاءت الحاجة لأنظمة إنشائية مساعدة من أجل زيادة الصلابة الجانبية وبالتالي زيادة قدرة المنشأ العالي في مقاومة القوى الجانبية والتي من الممكن أن تؤدي إلى أضرار كارثية ضخمة إذا لم تؤخذ بعين الاعتبار في تصميم هذه الأبنية.

تعتبر أنظمة دعامة الإخماد من أهم الأنظمة الإنشائية المستخدمة وأبسطها في تحسين استجابة الأبنية العالية في مقاومة الحمولات الجانبية، يقدم هذا البحث دراسة عملية دمج مخمدات السوائل للزجة مع نظام الدعامة في الأبنية العالية لإضافة تخميدي تكميلي للمنشأ باستخدام برنامج ETABS الأمر الذي يحسن من دقة الاستجابة الديناميكية بتوفير مستوى أعلى من التخميد للمنشأ في الوقت نفسه يتم تحسين الأداء.

1-2- مقدمة عن الأبنية العالية:

-ازدادت أهمية الأبنية العالية في العصر الحديث باعتبارها إحدى خصائص المدن الكبرى، والتي يمكن أن تلعب، في حال تصميمها وتخطيطها بشكل مدروس، دوراً كبيراً في تطور المدن وتوسيع المساحة الطابقية التي يمكن استخدامها للاستعمالات المهمة في المراكز الاستراتيجية. علاوة على ذلك، يمكنها أن تساعد على خلق بيئة عصرية وحضرية مميزة على مستوى

المنطقة المحيطة بالمبنى وعلى مستوى المدينة ككل، كذلك يمكن أن تكون إضافة إلى المدينة حيث تمثل في بعض الأحيان معلماً بارزاً وعاملاً مؤثراً في هوية المدينة وازدهارها.

-لا يوجد توافق في الآراء على الارتفاع أو عدد الطوابق الذي يجعل بناء ما يُصنف ضمن المباني العالية، فإن المباني المؤلفة من 14 طابقاً أو 50 متراً ارتفاعاً فما فوق يمكن اعتبارها أبنية عالية، أما الأبنية من ارتفاع 300 متراً إلى 600 متراً فتعتبر أبنية شاهقة، حيث يشهد استخدام الأبنية العالية تطوراً واضحاً في الآونة الأخيرة، وإنجاز مثل هذه الأبنية يواجه الكثير من التحديات والصعوبات في الدراسة والتصميم بسبب الدور الكبير الذي تلعبه الحمولات الجانبية سواء حمولات الرياح أو الحمولات الزلزالية في التأثير على هذه الأبنية وأن أحد أهم المعايير في تصميم هذا النوع من الأبنية هو الصلابة الجانبية التي يتمتع بها المنشأ في مقاومة القوى الجانبية حيث من المعروف أنه كلما ازداد الارتفاع قلت الصلابة الجانبية للمنشأ، من هنا جاءت الحاجة لأنظمة إنشائية مساعدة من أجل زيادة الصلابة الجانبية وبالتالي زيادة قدرة المنشأ العالي في مقاومة القوى الجانبية والتي من الممكن أن تؤدي لأضرار كارثية ضخمة إذا لم تؤخذ بعين الاعتبار في تصميم هذه الأبنية ولعل أهم هذه الأنظمة المستخدمة:

1-أنظمة الأعمدة والبلاطات

(Column and slab systems)

2- إطارات صلبة

(Rigid Frames)

3-أنظمة إطار جدار القص

(Shear wall-Frame Systems)

4-أنظمة الركائز

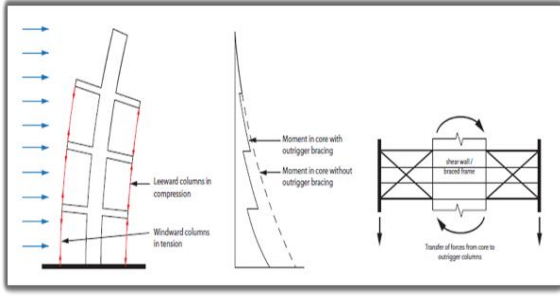
(Outrigger Systems)

5-نظام الأنبوب المؤطر

(Framed-Tube System)

أيوب، حسن

تحسين استجابة المباني الخرسانية المسلحة العالية تحت تأثير الأحمال.....

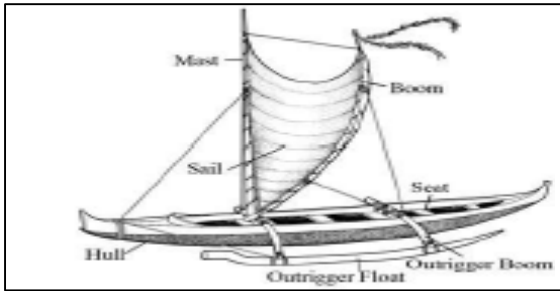


الشكل (1) مبدأ عمل أنظمة دعامات الإخماد [1]

- لا يتم مقاومة العزوم الخارجية بانحناء النواة وحدها، ولكن أيضًا عن طريق الشد والضغط المحوريين للأعمدة الخارجية المتصلة بأذرع الامتداد outriggers نتيجة لذلك، يزداد العمق الفعال للهيكل لمقاومة الانحناء عندما ينتشي اللب باعتباره ظفر، عن طريق تطور الشد في الأعمدة المواجهة للرياح، وعن طريق الضغط في أعمدة الجهة المقابلة

1-4- مبدأ عمل أنظمة دعامات الإخماد:

يمكن فهم مفهوم نظام الدعامات بسهولة بافتراض هيكل السفينة الشراعية في البحر، تستخدم السفن أذرع خشبية لمقاومة قوى الرياح في أشرعتها يمكن اعتبار النواة المركزي لأي مبنى عالي هو جسم السفينة (السارية)، بينما تتصرف الدعامات في المبنى مثل الأذرع الجانبية الممتدة من السفينة للخارج والأعمدة المحيطية للهيكل تعمل مثل العوارض الجانبية للسفينة. تتمثل وظيفة نظام الدعامات في مقاومة القوى الجانبية الناتجة عن الحركات الأرضية للزلازل ونقل الحمل إلى الأساس من خلال الأعمدة الخارجية يبين الشكل رقم (2) نموذج السفينة الشراعية الذي يوضح فكرة أنظمة دعامات الإخماد.



الشكل (2) مفهوم أنظمة دعامات الإخماد [1]

6-أنظمة الأنابيب المؤطر والمقيد بجمالون

(Trusted Tube Systems)

7-أنظمة الأنابيب المجمعة (الحزمة)

(Bunded Tube System).

1-3-تعريف أنظمة دعامات الإخماد:

يتكون الترتيب الهيكلي لهذا النظام من نواة خرسانية رئيسية متصلة بالأعمدة الخارجية بواسطة أعضاء أفقية صلبة نسبيًا مثل الجدران العميقة المكونة من طابق أو طابقين والتي يشار إليها عادةً باسم outriggers الركائز. قد تكون النواة في موقع مركزي مع دعامات ممتدة على كلا الجانبين أو قد يكون موجودًا على جانب واحد من المبنى مع outriggers ممتدة إلى أعمدة المبنى على جانب واحد.

- نظام الركائز outriggers هو تطور بسبب الرغبة في تكوين نواة داخلية وأعمدة خارجية كوحدة واحدة من خلال ربطها معًا على مستوى واحد أو أكثر بأذرع صلبة outriggers يمكن تشكيل هذه الأذرع من خلال أي مزيج من الفولاذ أو الخرسانة أو القطاعات المركبة وتقلل من عزوم الانقلاب الداخلي للهيكل بنسبة تصل إلى 40% مقارنة بالبناء في حال عدم وجوده.

- يمكن أن توفر أنظمة الركائز outriggers متعددة المستويات ما يصل إلى خمسة أضعاف مقاومة العزوم لنظام الركيزة outriggers الفردي. يتم استخدام أنظمة الركائز للمباني التي يصل ارتفاعها إلى 70 طابقًا ولكن المفهوم يجب أن ينطبق على المباني الأعلى.

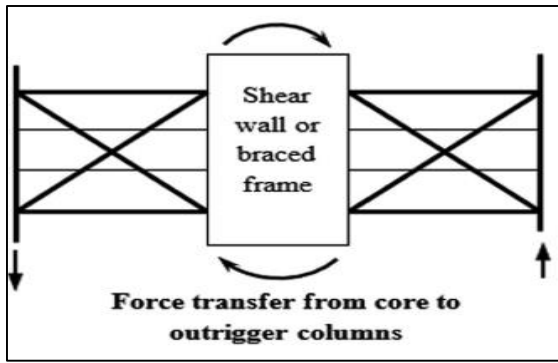
- الاستجابة الهيكلية الأساسية للنظام بسيطة للغاية فعند تعرضها لأحمال جانبية تقاوم الأعمدة المقيدة دوران القلب أو النواة، مما يتسبب في أن تكون الانحرافات الجانبية والعزوم في النواة أصغر مما لو قاومت النواة لوحدها التحميل كما هو موضح في الشكل (1) مبدأ عمل أنظمة دعامات الإخماد وأثره على تحسين الاستجابة في الأبنية العالية.

تحسين استجابة المباني الخرسانية المسلحة العالية تحت تأثير الأحمال.....

أيوب، حسن

1-5- أنواع أنظمة دعائم الإخماد:

في نظام الدعامة التقليدي يتم توصيل النواة المركزية والأعمدة المحيطية للمبنى باستخدام الدعائم بشكل مباشر كما هو موضح بالشكل رقم (4)، يمكن أن يتنوع عدد دعائم الإخماد وفقاً لارتفاع المبنى العالي، يتم تقليل عزوم الانقلاب الناتجة عن القوى الجانبية باستخدام الدعائم عن طريق منع دوران النواة المركزية، يمكن أن تتحمل الأعمدة الخارجية عزوم الانقلاب الناتجة عن الزلزال أو أحمال الرياح. [2]



الشكل (4) نقل القوى في نظام الدعامة التقليدي [2]

2- آلية نقل القوى في نظام الدعامة الافتراضي:

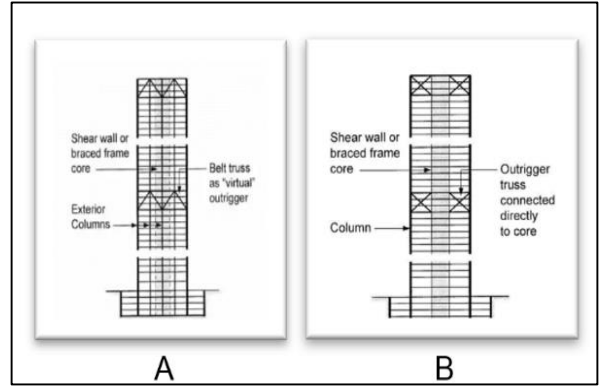
في نظام الدعائم الافتراضية يتم نقل عزوم الانقلاب من النواة المركزية إلى الأعمدة الخارجية دون اتصال مباشر بين الدعائم والنواة المركزية. الفكرة الأساسية وراء الدعامة الافتراضية هي الاستفادة من صلابة مستوي البلاطة. عادة ما يكون مستوي البلاطة شديد الصلابة وتكون القوة أكبر في مستواها، فإن منسوب البلاطات يستخدم لنقل العزم على شكل زوجين أفقيين من النواة المركزية إلى دعائم الركائز والدعائم إلى الأعمدة الخارجية.

تصنف أنظمة دعامة الإخماد بناءً على طريقة اتصالها مع النواة المركزية للمنشأ، وبناءً على ذلك يوجد نوعان أساسيان من أنظمة الدعامة:

نظام الدعامة التقليدي (B) يتم نقل العزوم من النواة المركزية للأعمدة الخارجية بالاتصال المباشر بين الدعائم والنواة المركزية.

نظام الدعامة الافتراضي (A) يتم نقل العزوم من النواة المركزية للأعمدة الخارجية دون اتصال مباشر بين الدعائم والنواة المركزية.

يبين الشكل (3) أنواع أنظمة دعائم الإخماد حسب طريقة اتصاله بالنواة في الأبنية العالية. [2]



الشكل (3) أنواع أنظمة دعائم الإخماد [2]

وفقاً للتصنيف المذكور أعلاه تقسم أنظمة دعائم الإخماد للأنواع التالية:

- نظام الدعامة التقليدي.
- نظام الدعامة الافتراضي.
- نظام الدعامة الافتراضي مع حزام ربط.
- الأقبية كدعائم افتراضية. [2]

1-6- مبدأ نقل القوى في أنظمة دعائم الإخماد:

على أساس الاتصال بالنواة، تختلف آليات نقل القوة في النوع التقليدي والافتراضي من دعائم الإخماد وسيتم مناقشتها في الأقسام التالية:

- آلية نقل القوى في نظام الدعامة التقليدي:

أيوب، حسن

تحسين استجابة المباني الخرسانية المسلحة العالية تحت تأثير الأحمال.....

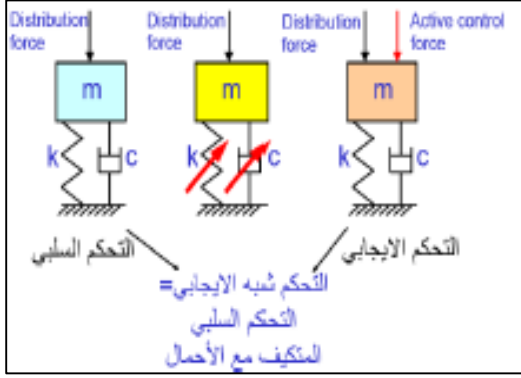
أجهزة التحكم باستجابة المنشآت:

طورت العديد من أجهزة التحكم باستجابة المنشآت ويمكن

تقسيمها إلى ثلاثة أنواع بحسب طريقة تخميدها للطاقة:

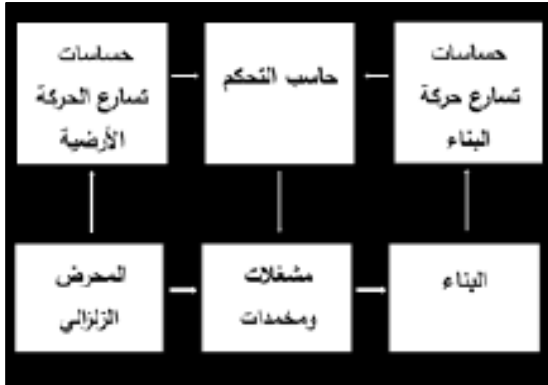
1- أجهزة تحكم سلبية: تقوم بتخميد الطاقة الاهتزازية بتعديل خواص المنشأ من قساوة وتخميد، ولا تحتاج أي مصدر طاقة خارجي.

2- أجهزة تحكم شبه إيجابية: تقوم هذه الأجهزة بتخميد الطاقة مثل أجهزة التحكم السلبية، ولكن يتم ضبط الطاقة المخددة من خلال ضبط بارامترات الجهاز - القساوة والتخميد - مباشرة أثناء الحركة من خلال إشارة هيدروليكية، أو مغناطيسية، أو كهربائية كما هو مبين في الشكل رقم (6)، [3]

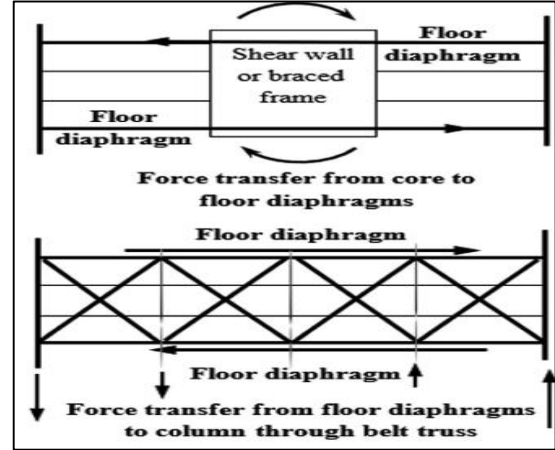


الشكل (6) توضيح عمل أجهزة التحكم شبه الإيجابي [3]

3- أجهزة تحكم إيجابية: تقوم هذه الأجهزة بتقديم طاقة للمنشأ بطريقة تخدم وتعاكس حركته الاهتزازية لذلك هي محركات هيدروليكية وكهربائية كم هو مبين بالشكل رقم (7).



الشكل (7) رسم توضيحي لمكونات أجهزة التحكم الإيجابية [3]



الشكل (5) نقل القوى في نظام الدعامة الافتراضي [2]

يتم تحويل عزوم الانقلاب في النواة المركزية إلى زوجين عموديين في موقع الأعمدة الخارجية في حالة الدعامة التقليدية، ولكن بالنسبة لنظام الدعامة الافتراضية فإن منسوب البلاطة يحول جزءاً من عزم الانقلاب إلى زوجين أفقيين. [2]

1-7- آليات التحكم في استجابة المنشآت:

في العصر الحديث تُستخدم أنظمة التخميد والعزل الزلزالي لتحسين الاستجابة الزلزالية للهياكل أثناء الحمولات الجانبية الكبيرة المطبقة على البناء. تمت دراسة الاستجابة للأبنية من حيث التردد والإزاحة والسرعة والتسارع والانزياح الطائفي والقص القاعدي وتبديد الطاقة. وبالتالي يمكن تعريف المخمدات بشكل مبسط بأنها الأجهزة التي تستخدم لامتصاص أو تبديد الاهتزازات التي يسببها الزلزال للهيكول ولزيادة التخميد والصلابة للمنشأ.

تقسم آليات التحكم باستجابة المنشآت (المخمدات) إلى ثلاثة

أنواع رئيسية، هي:

1- التحكم السلبي

(Passive control)

2- التحكم شبه الإيجابي

(Semi active control)

3- التحكم الإيجابي

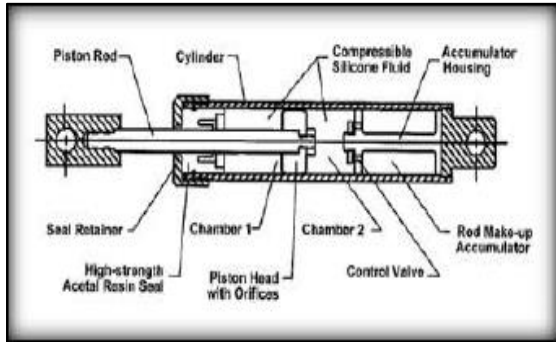
(Active control)

أيوب، حسن

تحسين استجابة المباني الخرسانية المسلحة العالية تحت تأثير الأحمال.....

وفقاً للتصنيف السابق نذكر أهم أنواع المخمدات المستخدمة:

وتعديل الهيكل، [3]



الشكل (8) مكونات مخمد السوائل اللزج [3]

2- الدراسة التحليلية لدعامات الإخماد ومخمدات السوائل اللزجة:

ستتم الدراسة التحليلية بالاعتماد على الدراسة المرجعية للباحثين:

Amneh Hamed & Abbas Allawi (2016) والذين قاما بدراسة عملية دمج مخمدات السوائل اللزجة في نظام الدعامة والذي يهدف إلى إزالة اعتماد المنشأ على القيمة المنخفضة للإخماد الجوهري هذا يحسن من دقة الاستجابة الديناميكية ومن خلال توفير مستوى أعلى من التخميد بشكل أساسي يتم تقليل الصلابة المطلوبة للمنشأ وفي الوقت نفسه يتم تحسين الأداء. النموذج الذي تمت دراسته في هذا البحث هو بناء خرساني عالي ذو مقطع مربع مكون من 36 طابق تمت الدراسة باستخدام برنامج MATLAB وذلك باستخدام نموذج من كتل مجمعة منفصلة كما هو موضح بالشكل رقم (9)، واستعمال دالة الاستجابة المعتمدة على التردد لنظاميين من المخمدات وهما نظاما التوازي والتسلسل ويتم دراستها واحتساب الحد الأقصى للحمل الجانبي في الجزء العلوي من المبنى ثم تطبيقه على كل طابق من البناء، تم استخدام ASCE 7-05 لكل من الحالة الساكنة والديناميكية حيث للحالة الساكنة يتم استعمال طريقة القوى الجانبية المكافئة (ELF)، وللحالة الديناميكية يتم استعمال طريقة طيف الاستجابة ويتم تحديد سلوك المبنى بالأخذ بعين الاعتبار المتغيرات التالية (الانتقالات -

1- مخمد الكتلة المعاييرة (TMDs).

2- مخمد الكتلة السائلة المضبوط (TLDs).

3- المخمدات الاحتكاكية (Friction Dampers)

4- المخمد المعدني (Metallic Damper).

5- مخمد السوائل اللزج (FVD)

1-8- مخمدات السوائل اللزج (FVD):

المخمدات اللزجة هي نوع من من أجهزة التحكم السلبية لتبديد الطاقة، يضاف إلى الهيكل لزيادة الصلابة الفعالة للمباني الجديدة والقائمة، إنها مادة قوية جداً ويتم نقل الطاقة بواسطة مكبس داخلي وامتصاصها أو اختفائها بواسطة سائل لزج أساسه السيليكون يتدفق بين ترتيب أسطوانة المكبس كما يبين الشكل (8) وتعطى قوة التخميد للمخمد اللزج بواسطة:

$F =$ damping force. (قوة التخميد) -

$C =$ damping coefficient. (معامل التخميد) -

$V =$ Velocity of Piston. (سرعة المكبس) -

$\alpha =$ Velocity Exponent. (ثابت السرعة) -

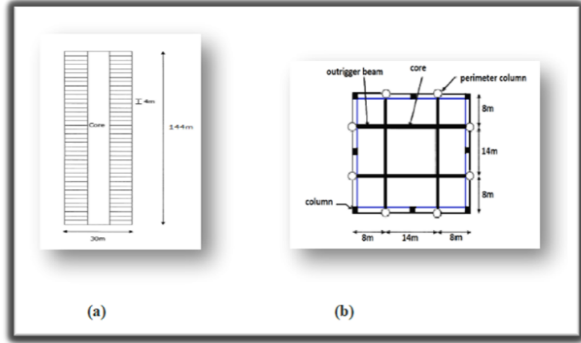
يعمل المخمد اللزج على مبدأ تدفق السائل عبر فوهات داخل جسم المخمد. يتم استخدام السائل اللزج الموجود ضمن جسم المخمد. يتحرك المكبس المصنوع من الفولاذ المقاوم للصدأ في الحجرة المملوءة بالسائل السيليكون اللزج كما هو مبين بالشكل (8). يتميز زيت السيليكون بأنه خامل وغير قابل للاشتعال وغير سام ومستقر للغاية لفترة طويلة. سيكون الضغط أو القوة الناتجة عن الزلزال مختلفين، سيؤدي هذا الاختلاف في الضغط بين الغرفتين إلى إجبار الزيت على التدفق من خلال الفوهة في رأس المكبس. يتم تبديد الطاقة الداخلية وتحويلها إلى حرارة تتبدد في الغلاف الجوي. يمكن تشغيل هذه المخمدات في تقلبات درجة الحرارة من حوالي -40 درجة مئوية إلى +60 درجة مئوية. ونظراً لسهولة التركيب وقابلية التكيف والتنوع في

أيوب، حسن

تحسين استجابة المباني الخرسانية المسلحة العالية تحت تأثير الأحمال.....

الانزياحات الجانبية- قوى القص ومعاملات الاستقرار -

الأدوار التواترات).



الشكل (10) أبعاد النموذج المستخدم في الدراسة [4]

(المسقط b - الواجهة الجانبية a)

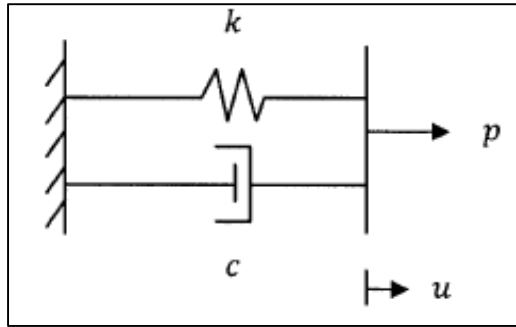
تم اعتبار 4 حالات لنماذج مختلفة أثناء التحليل في البرنامج وهي كالتالي:

- نموذج بدون نظام دعامة وبدون مخمدات " System without outrigger

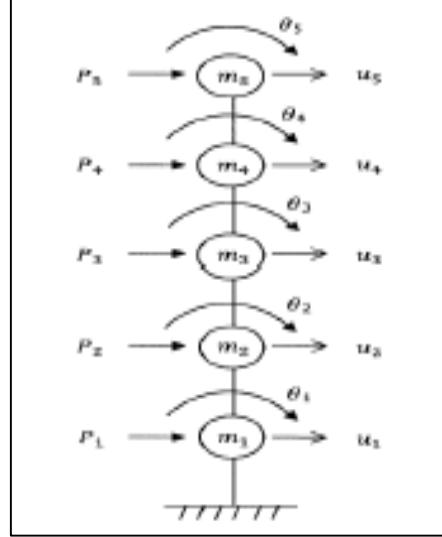
- نموذج مع نظام دعامة وبدون مخمدات " Outrigger without damper

- نموذج مع نظام دعامة ومخمدات على التسلسل "Outrigger with damper in series"

- نموذج مع نظام دعامة ومخمدات على التفرع "Outrigger with damper in parallel"



الشكل (11) نموذج مبسط لمخمد بوضعية التفرع [4]



الشكل (9) نموذج من كتل مجمعة منفصلة للبناء الدروس [4]

النموذج الذي تمت دراسته هو بناء عالي شاهق الارتفاع مكون من 36 طابق وذات مقطع مربع تحت تأثير الحمولات الزلزالية، بأبعاد 30 م × 30 م، ارتفاع الطابق المتكرر هو 4م وارتفاع المبنى كامل هو 144م، أبعاد النواة المركزية هي 14م×14م بسماكة 45 سم، سيتم وضع دعامتين إخماد متصلة بين النواة والأعمدة الخارجية من كل جهة في البناء، مقطع (H) معدني المحيطية، بالإضافة إلى بلاطات ذات سماكة 25 سم بيتونية مسلحة مع جوائز ذات مقطع 70×45 سم وأعمدة ذات مقطع مربع 45×45 سم. يوضح الشكل رقم (10) أبعاد المنشأ المستخدم المذكورة سابقاً. حيث مواصفات المواد المستخدمة:

- معامل المرونة للبيتون $E_c = 24820 \text{ MPa}$

- كثافة البيتون $\rho_c = 2400 \text{ Kg/m}^3$

- معامل المرونة للتسليح $E_s = 2 \times 10^5 \text{ MPa}$

- معامل تعديل الاستجابة $R = 7$

- معامل الأهمية $I = 1$

- حمولات التغطية $DL = 1 \text{ kN/m}^2$ [4]

تحسين استجابة المباني الخرسانية المسلحة العالية تحت تأثير الأحمال.....

أيوب، حسن

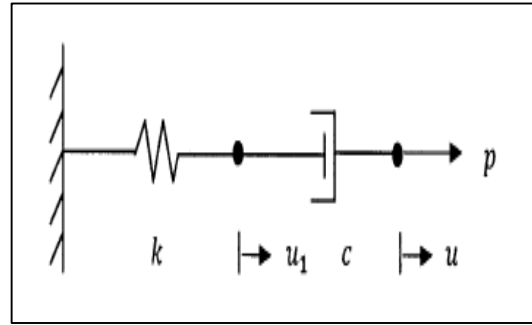
الشكل (13) تعريف مادة البتون في برنامج Etabs

• الفولاذ:

تم تعريف مادة العناصر الفولاذية المستخدمة في النمذجة كما يلي:

- معامل المرونة للتسليح $E_s = 2 \times 10^5 \text{ MPa}$

وتم تعريف الفولاذ في برنامج ETABS حسب المعطيات الموضحة في الشكل (14):



الشكل (12) نموذج مبسط لمخمد بوضعية التسلسل [4]

تمت دراسة الاستجابة للأبنية من حيث الانتقالات والانزياحات الطابقية والقص القاعدي والقوى الجانبية المؤثرة والأدوار والتواترات للحالات الأربعة السابقة. بالنسبة لحالة المنشأ مع إضافة مخمدات على التسلسل والتفرع، تم افتراض التواتر الدوراني للمنشأ يساوي $W=0$ وتم حساب القساوات المكافئة وفقاً لذلك.

2-1- النمذجة باستخدام برنامج ETABS

تمت نمذجة بناء عالي شاهق الارتفاع مكون من 36 طابق ذو مقطع مربع باستخدام Etabs تحت تأثير الحمولات الزلزالية والذي اختُبرَ باستخدام Matlab من قبل الباحثين Amneh Hamed & Abbas Allawi (2016) 2-1-1- توصيف المواد المستخدمة بالنمذجة:

• البيتون:

تم تعريف مادة البيتون المستخدمة بالنمذجة حسب ما يلي:

- معامل المرونة للبيتون $E_c = 24820 \text{ MPa}$

- كثافة البيتون $\rho_c = 2400 \text{ Kg/m}^3$

وتم تعريف البيتون في برنامج ETABS حسب المعطيات الموضحة في الشكل (13):

تحسين استجابة المباني الخرسانية المسلحة العالية تحت تأثير الأحمال..... أيوب، حسن

الجدول (2) مواصفات النموذج 48 طابق Etabs

مواصفات النموذج المدروس - 48 طابق (Etabs)	
EC = 2.482*10 ¹⁰ pa	معامل مرونة البتوتون
PC = 2400 kg / m ³	معامل الكثافة
ES = 2*10 ¹¹ pa	معامل مرونة الفولاذ
R = 7	معامل تعديل الاستجابة
IE = 1	معامل الأهمية
DL = 1 Kn/m ²	حمولات التغطية
48 storey	عدد الطوابق
192 m	الارتفاع الكلي للمبنى
25 Cm	سمكة البلاطة
65 * 90 Cm	أبعاد الجوائز
90 * 90 Cm	أبعاد الأعمدة الرئيسية
W 14*550	أبعاد الأعمدة المحيطية
14 * 14 M (Thickness = 45 Cm)	أبعاد النواة الببتونية المركزية

2-1-3- الشروط المحيطية:

تم تطبيق قيد وثاقه بالأسفل عند أسفل الأعمدة، بالإضافة إلى أن نقطة الاتصال بين دعائم الإخماد والنواة المركزية الداخلية هو قيد وثاقه أيضاً، وتم افتراض أن الاتصال بين الدعائم والأعمدة الخارجية بشكل بسيط، تم تعريف مصدر الكتلة في برنامج ETABS كما هو موضح بالشكل رقم (15)

الشكل (14) تعريف مادة الفولاذ في برنامج Etabs.

2-1-2- توصيف العناصر المستخدمة بالنمذجة:

تم دراسة نموذجي أبنية، الأول مكون من 36 طابق ذو مسقط مربع حسب المعطيات في الجدول (1) والثاني مكون من 48 طابق له نفس المسقط حيث تم إعادة تصميمه وذلك باستخدام برنامج Etabs وفقاً للدراسة البارامترية وذلك حسب المعطيات في الجدول (2)

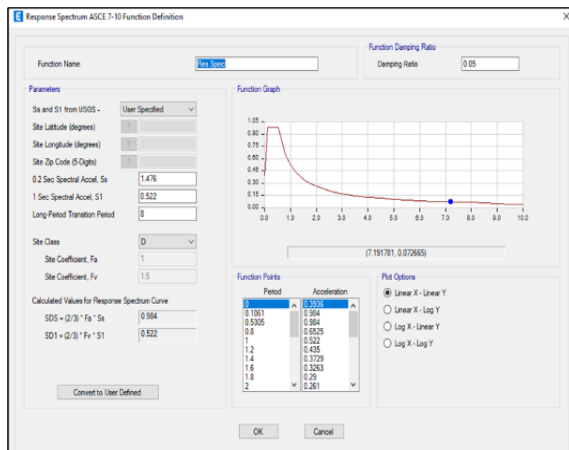
وسيتم استخدام الكود ASCE 7-05 لكل من الحالة الستاتيكية والحالة الديناميكية أثناء النمذجة، بالنسبة للحالة الستاتيكية سيتم استعمال طريقة القوى الجانبية المكافئة (ELF) وللحالة الديناميكية يتم استعمال طريقة تحليل طيف الاستجابة.

الجدول (1) مواصفات النموذج 36 طابق Etabs

مواصفات النموذج المدروس - 36 طابق (Etabs)	
EC = 2.482*10 ¹⁰ pa	معامل مرونة البتوتون
PC = 2400 kg / m ³	معامل الكثافة
ES = 2*10 ¹¹ pa	معامل مرونة الفولاذ
R = 7	معامل تعديل الاستجابة
IE = 1	معامل الأهمية
DL = 1 Kn/m ²	حمولات التغطية
36 storey	عدد الطوابق
144 m	الارتفاع الكلي للمبنى
25 Cm	سمكة البلاطة
45 * 70 Cm	أبعاد الجوائز
45 * 45 Cm	أبعاد الأعمدة الرئيسية
W 14*398	أبعاد الأعمدة المحيطية
14 * 14 M (Thickness = 45 Cm)	أبعاد النواة الببتونية المركزية

تحسين استجابة المباني الخرسانية المسلحة العالية تحت تأثير الأحمال.....

أيوب، حسن



الشكل (17) تعريف طيف الاستجابة - Etabs

وفقاً للكود ASCE 7-05 والدراسة المرجعية المعتمدة تم فرض

المعطيات التالية أثناء النمذجة في برنامج ETBAS:

Ss(التسارع الطيفي): 1.476:

S1 (التسارع الطيفي): 0.522

Site Class (تصنيف المنطقة): D

Fa (معامل الموقع): 1

Fv (معامل الموقع): 1.5

SDS (قيم منحنى طيف الاستجابة): 0.984

SD1 (قيم منحنى طيف الاستجابة): 0.522

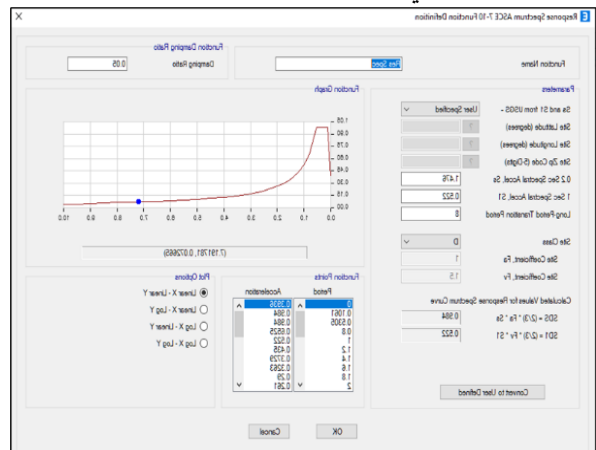
Damping Ratio (نسبة التخميد): 0.05

تم تطبيق القوى الزلزالية السابق تعريفها على النموذج باستخدام ETABS في كل من الاتجاهين X و y.

2-2- السلوك التحليلي للنموذج المدروس ومقارنته

مع النموذج العددي في الدراسة المرجعية المعتمدة:

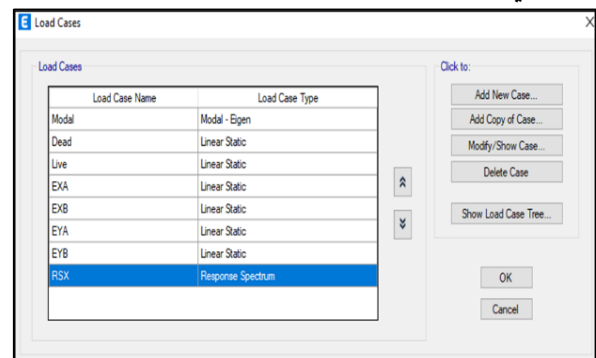
تم استخراج النتائج للنموذج التحليلي الذي تمت نمذجته ببرنامج ETABS، ثم مقارنتها مع النتائج للنموذج العددي في برنامج MATLAB حسب الدراسة المرجعية تحت تأثير نفس الأحمال المطبقة، ويوضح الشكل (18) مقارنة الانتقالات الأفقية للحالات الأربعة للنموذج المدروس حسب الدراسة المرجعية والتي تم نمذجتها وحسابها أيضا على ETABS كما يوضح



الشكل (15) تعريف مصدر الكتلة - Etabs

2-1-4- نموذج التحميل الدوري المطبق:

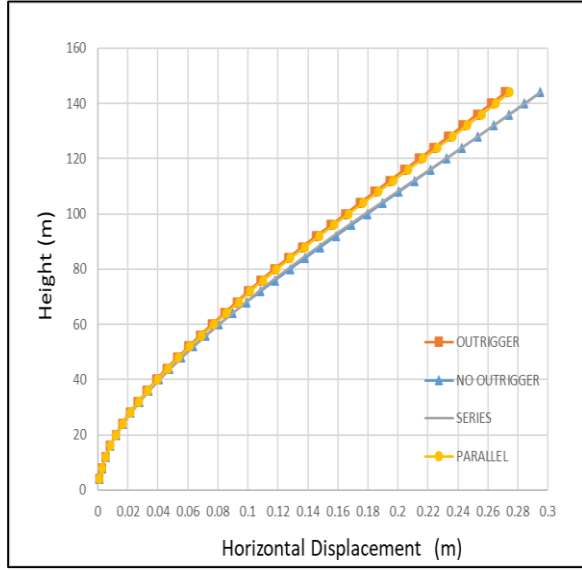
تم تعريف القوى الزلزالية الجانبية في برنامج Etabs حسب طريقة القوى الجانبية المكافئة (ELF) كما هي موضح بالشكل رقم (16) وللحالة الديناميكية يتم تعريف طيف الاستجابة وفق المعطيات الموضحة حسب الشكل رقم (17) ليحاكي التحميل المطبق في الدراسة المرجعية المعتمدة.



الشكل (16) تعريف القوى الزلزالية - Etabs

أيوب، حسن

تحسين استجابة المباني الخرسانية المسلحة العالية تحت تأثير الأحمال.....



الشكل (19) مخطط الانتقالات الأفقية في الدراسة التحليلية للحالات الأربعة مع ارتفاع النموذج - ETABS

تم ملاحظة أن نسب الاختلاف بين الانتقالات الأفقية في حال استخدام برنامج ETABS والانتقالات الأفقية في حال استخدام برنامج MATLAB كانت متقاربة جداً قد وصلت بأكبر قيمها إلى 23.00% والسبب الرئيسي هو اختلاف البرامج المستخدمة في التحليل وشروطها واعتباراتها بالإضافة إلى فرض بعض المعطيات الناقصة ضمن الدراسة المرجعية والضرورية جداً ضمن التحليل في برنامج ETABS والتي تم فرضها بما يتناسب مع النموذج المدروس.

تم مقارنة النتائج بين نموذج ETABS ونموذج الدراسة المرجعية المستخدم به برنامج MATLAB وذلك لحالات إضافة مخمدات سوائل لزجة على التسلسل والتفرع وذلك لعدة قيم لمعامل التخميد ومقارنتها مع نسب التخميد الحرج وكانت النتائج كما يلي:

يبين الجدول (3) قيم معامل التخميد المفروضة ونسب التخميد الحرج الموافق في حال استخدام مخمدات على التسلسل والتفرع وذلك حسب MATLAB

الشكل رقم (19)، حيث تم حساب الانتقالات الأفقية التصميمية

والانزياحات الطابقية وفق القوانين التالية:

$$\delta_x = C_d \delta_{xe} / IE$$

$$\Delta X = -(\delta_x - 1) + \delta_x$$

حيث:

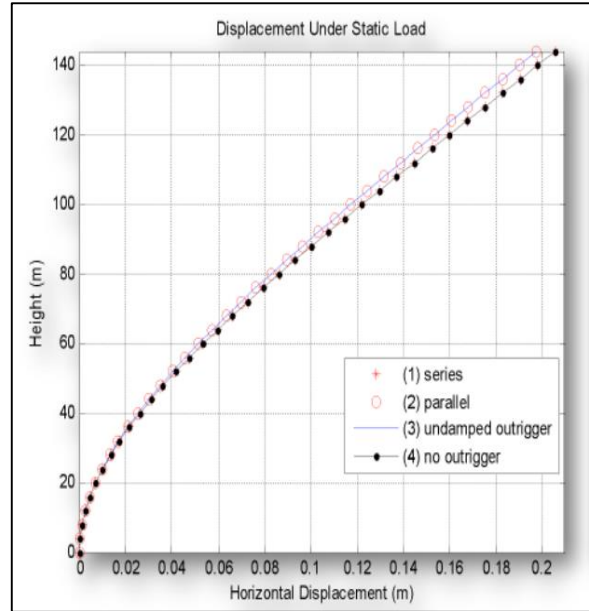
C_d : معامل تضخيم الانزياح.

δ_{xe} : الانتقال الأفقي المرن.

IE : معامل الأهمية.

$\delta_x - 1$: الانتقال الأفقي المرن للطابق الأسف X-1

δ_x : الانتقال الأفقي المرن للطابق الأسفل x



الشكل (18) مخطط الانتقالات الأفقية في الدراسة المرجعية للحالات الأربعة مع ارتفاع النموذج - MATLAB [4]

تحسين استجابة المباني الخرسانية المسلحة العالية تحت تأثير الأحمال.....أيوب، حسن

الجدول (3) قيم معامل التخميد المفروضة والتخميد الحرج الموافق

[4] MATLAB-

c (kN.s/m)	ζ		% Damping	
	Series	Parallel	Series	Parallel
150,000	0.046	0.049	4.6	4.9
300,000	0.054	0.066	5.4	6.6
400,000	0.052	0.085	5.2	8.5
500,000	0.047	0.123	4.7	12.3

يبين الجدول (4) قيم معامل التخميد المفروضة والتخميد الحرج الموافق في حال استخدام مخمدات على التسلسل والتفرع وذلك حسب ETABS :

c (kN.s/m)	ζ		% Damping	
	Series	Parallel	Series	Parallel
150,000	0.0424	0.0381	4.24	3.81
300,000	0.0847	0.0763	8.47	7.63
400,000	0.0706	0.1017	7.06	10.17
500,000	0.0142	0.1526	1.42	15.26

الجدول (4) قيم معامل التخميد المفروضة والتخميد الحرج الموافق

ETABS-

حيث نلاحظ أن نسبة التخميد الحرج في حال استخدام برنامج ETABS على التخميد الحرج في حال استخدام برنامج MATLAB تساوي 10.88% وأنه عند قيمة معامل تخميد 300,000 وصلت نسبة التخميد الحرج إلى ذروتها في حالة التسلسل وبدأت بعدها بالتناقص في كلا البرنامجين. كما نلاحظ أن نسبة التردد الأساسي في حال استخدام برنامج ETABS على التردد الأساسي في حال استخدام برنامج MATLAB تساوي 5.77%.

3- الدراسة البارامترية:

الدراسة البارامترية لأنظمة دعامة الإخماد هي دراسة تحليلية عبر برنامج ETABS من أجل دراسة سلوك هذه الدعامة لوحدها ومع استخدام مخمدات سوائيل لزجة تحت تأثير حمولات الزلزالية الجانبية اعتماداً على النموذج التحليلي الذي تمت معاييرته سابقاً مع نموذج العددي حسب الدراسة: Amneh Hamed & Abbas Allawi (2016)

تم أخذ عدّة بارامترات بالدراسة، ثم استخراج النتائج لكل نموذج وإجراء مقارنة بين النماذج من أجل معرفة تأثير كل بارامتر على السلوك الزلزالي لهذه الدعامة المستخدمة في المنشأ.

بارامترات الدراسة:

1-دراسة تأثير زيادة عدد مستويات أنظمة دعامة الإخماد للنموذج المدروس.

2-دراسة تأثير زيادة عدد الطوابق (ارتفاع المبنى) للنموذج المدروس من 36 إلى 48 طابقاً على استجابة المنشأ في مقاومة الحمولات الزلزالية الجانبية.

3-إجراء تحليل ديناميكي خطي للنموذج المدروس (36 طابق) مع أنظمة دعامة الإخماد وفق سجلات زمنية لهزات أرضية معطاة.

4-إجراء تحليل ديناميكي خطي للنموذج المدروس في الحالة 3 مع إضافة مخمد سوائيل لزج مناسب حسب مواصفات (Taylor devices inc) تحت تأثير السجل الزمني (Elcentro).

أما بالنسبة للنتائج لكل نموذج فتم استخراج النتائج الآتية ومقارنتها للحالات المدروسة:

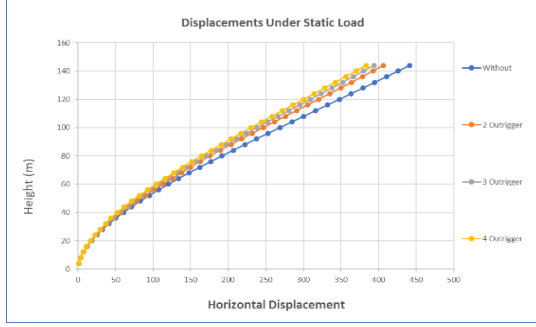
- الانتقالات الأفقية والانزياحات الطبقية الموافقة.
- قوى القص الجانبية المؤثرة على المنشأ.
- قيم التواترات والأدوار.

❖ الدراسة البارامترية (1) تأثير زيادة عدد مستويات أنظمة دعامة الإخماد:

تم دراسة نموذج بناء مكون من 36 طابق ذو مسقط مربع حسب الشكل رقم (20) وذلك باستخدام برنامج Etab، وسيتم استخدام الكود ASCE 7-05 لكل من الحالة الستاتيكية والحالة الديناميكية أثناء النمذجة بالنسبة للحالة الستاتيكية سيتم استعمال طريقة القوى الجانبية المكافئة (ELF) وللحالة الديناميكية يتم استعمال طريقة تحليل طيف الاستجابة، وذلك لمعرفة أثر زيادة عدد مستويات دعامة الإخماد على استجابة المبنى للحمولات الجانبية حيث تمت دراسة الاستجابة للأبنية من حيث الانتقالات والانزياحات

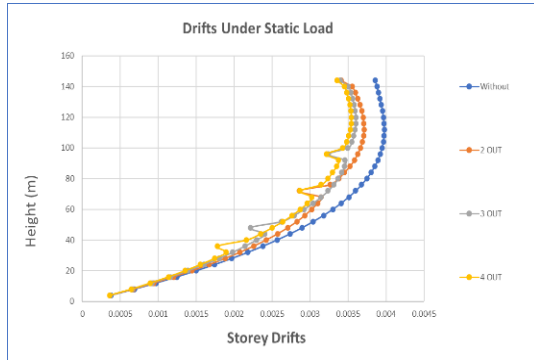
أيوب، حسن

تحسين استجابة المباني الخرسانية المسلحة العالية تحت تأثير الأحمال.....



الشكل (21) مخطط علاقة الانتقالات الأفقية على كامل ارتفاع المبنى

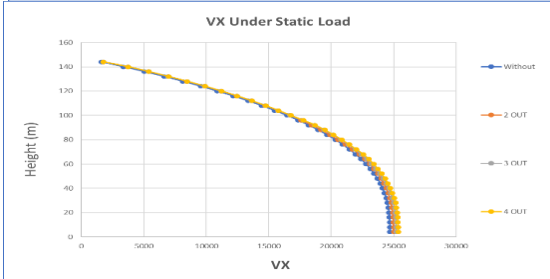
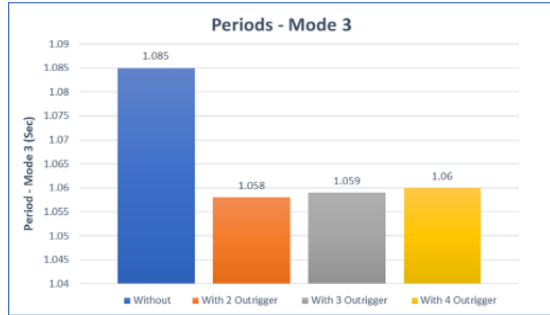
للحالات الأربعة -Etabs



الشكل (22) مخطط علاقة الانزياحات الطابقية على كامل

ارتفاع المبنى للحالات الأربعة -Etabs

-حساب الانزياحات الطابقية:



الشكل (23) مخطط قيم قوى القص المؤثرة على كامل ارتفاع

المبنى للحالات الأربعة -Etabs

الطابقية والقص القاعدي والقوى الجانبية المؤثرة والأدوار

والتواترات للحالات التالية للمنشأ:

-النموذج دون أنظمة دعامات الإخماد.

-النموذج مع أنظمة دعامات الإخماد في مستويين منه في

منتصف وأعلى ارتفاع البناء.

-النموذج مع أنظمة دعامات الإخماد في ثلاث مستويات منه

ضمن الطوابق (36 - 24 - 12).

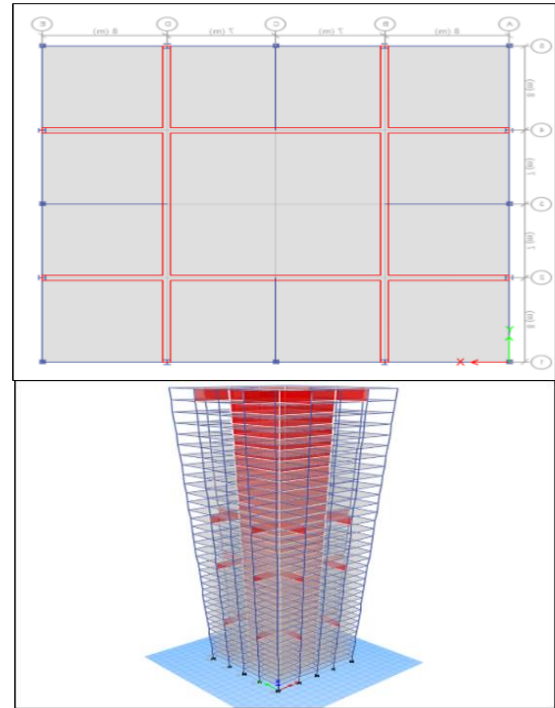
-النموذج مع أنظمة دعامات الإخماد في أربع مستويات منه

ضمن الطوابق (36 - 27 - 18 - 9).

فيما يلي حالة نموذج البناء المكون من 36 طابق مع أنظمة

دعامة الإخماد في 4 مستويات منه ضمن الطوابق (9 - 18 -

27 - 36) بواسطة ETABS:



الشكل (20) نموذج البناء المدروس 36 طابق مع استخدام نظام دعامة

الإخماد في 4 مستويات -Etabs

-حساب الانتقالات الأفقية:

أيوب، حسن

تحسين استجابة المباني الخرسانية المسلحة العالية تحت تأثير الأحمال.....

الانتقالات والانزياحات الطابقية والقص القاعدي والقوى الجانبية

المؤثرة والأدوار والتواترات للحالات التالية للمنشأ:

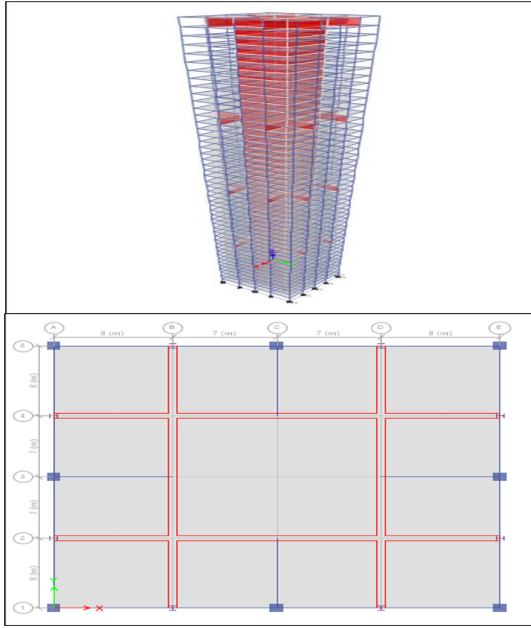
1- النموذج دون أنظمة دعائم الإخماد.

2- النموذج مع أنظمة دعائم الإخماد في مستويين منه في منتصف وأعلى الارتفاع البناء.

3- النموذج مع أنظمة دعائم الإخماد في ثلاث مستويات منه ضمن الطوابق (16 - 32 - 48).

4- النموذج مع أنظمة دعائم الإخماد في أربع مستويات منه ضمن الطوابق (12 - 24 - 36 - 48).

فيما يلي حالة نموذج البناء المكون من 48 طابق مع أنظمة دعامة الإخماد في 4 مستويات منه ضمن الطوابق (12 - 24 - 36 - 48) بواسطة ETABS:



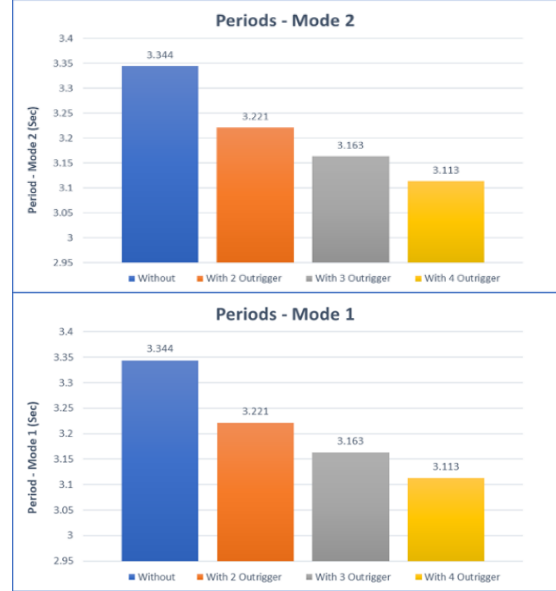
الشكل (25) نموذج البناء المدروس 48 طابق مع استخدام

نظام دعامة الإخماد في 4 مستويات - Etabs

-حساب الانتقالات الأفقية:

-حساب قيم قوى القص الجانبية المؤثرة:

-حساب الأدوار والتواترات:



الشكل (24) مخططات توضح الأدوار للأنماط الثلاثة الأولى وذلك

للحالات الأربعة - Etabs

حساب الأدوار للأنماط الثلاثة الأولى:

❖ الدراسة البارامترية (2) تأثير زيادة عدد

الطوابق (الارتفاع):

تم دراسة نموذج بناء مكون من 36 طابق في القسم السابق وذلك مع إضافة أنظمة دعائم الإخماد في أكثر من منسوب على كامل ارتفاع البناء ، في هذا القسم تم إعادة تصميم المبنى و زيادة عدد الطوابق لتكون 48 طابقاً حسب الشكل (25) وذلك باستخدام برنامج Etabs لنفس التكوينات الأربعة السابقة وسيتم استخدام الكود ASCE 7-05 لكل من الحالة الستاتيكية والحالة الديناميكية أثناء النمذجة ، بالنسبة للحالة الستاتيكية سيتم استعمال طريقة القوى الجانبية المكافئة (ELF) وللحالة الديناميكية يتم استعمال طريقة تحليل طيف الاستجابة ، وذلك لمعرفة أثر زيادة الارتفاع على استجابة المبنى للحمولات الجانبية حيث تمت دراسة الاستجابة للأبنية من حيث

أيوب، حسن

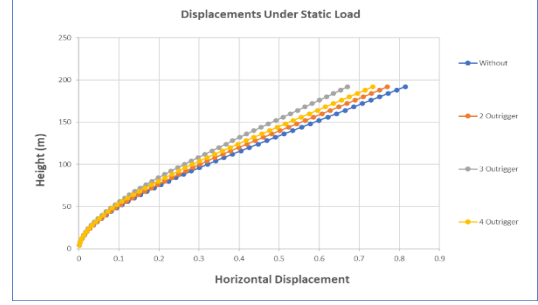
تحسين استجابة المباني الخرسانية المسلحة العالية تحت تأثير الأحمال.....

❖ الدراسة البارامترية (3) إجراء تحليل ديناميكي خطي للنموذج المدروس (36 طابق) مع أنظمة دعائم الإخماد وفق سجلات زمنية لهزات أرضية معطاة:

تم دراسة نموذج بناء مكون من 36 طابق مع أنظمة دعائم الإخماد في أربع مستويات منه ضمن الطوابق (9 - 18 - 27 - 36) والتي تعتبر الحالة ذات النتائج الأفضل بالنسبة لاستجابة المنشأ في مقاومة القوى الجانبية المؤثرة وذلك باستخدام برنامج Etabs تحت تأثير سجلات زمنية لهزات أرضية معطاة (Northridge، Kobe، Elcentro) ولذلك لمعرفة سلوك المنشأ في كل لحظة زمنية من الهزة الأرضية، وسيتم استخدام الكود ASCE 7-05 لكل من الحالة الستاتيكية والحالة الديناميكية أثناء النمذجة.

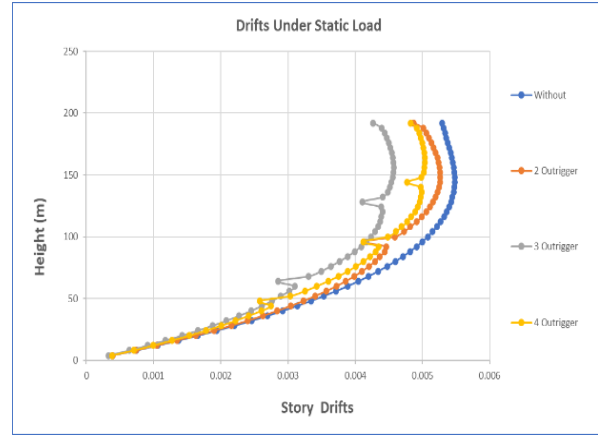
حيث تمت دراسة الاستجابة للأبنية من حيث الانتقالات والانزياحات الطابقية والقص القاعدي والقوى الجانبية المؤثرة للحالات التالية للمنشأ:

- 1- النموذج مع أنظمة دعائم الإخماد في أربع مستويات منه ضمن الطوابق (9 - 18 - 27 - 36) - ELF.
 - 2- النموذج مع أنظمة دعائم الإخماد في أربع مستويات منه ضمن الطوابق (9 - 18 - 27 - 36) - Elcentro.
 - 3- النموذج مع أنظمة دعائم الإخماد في أربع مستويات منه ضمن الطوابق (9 - 18 - 27 - 36) - Kobe.
 - 4- النموذج مع أنظمة دعائم الإخماد في أربع مستويات منه ضمن الطوابق (9 - 18 - 27 - 36) - Northridge.
- تم تعريف القوى الزلزالية الجانبية في برنامج Etabs وفق سجلات للهزات الأرضية المطلوبة.
- حساب الانتقالات الأفقية:



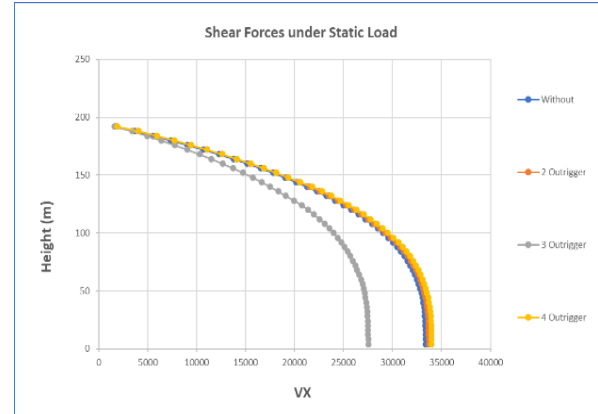
الشكل (26) مخطط علاقة الانتقالات الأفقية على كامل ارتفاع المبنى للحالات الأربعة - Etabs

-حساب الانزياحات الطابقية:



الشكل (27) مخطط علاقة الانزياحات الطابقية على كامل ارتفاع المبنى للحالات الأربعة - Etabs

-حساب قيم قوى القص الجانبية المؤثرة:



الشكل (28) مخطط يوضح قيم قوى القص المؤثرة على كامل ارتفاع المبنى للحالات الأربعة - Etabs

أيوب، حسن

تحسين استجابة المباني الخرسانية المسلحة العالية تحت تأثير الأحمال.....

– (36) الذي تمت دراسته في الحالة 3 والتي تعتبر الحالة ذات النتائج الأفضل بالنسبة لاستجابة المنشأ في مقاومة القوى الجانبية المؤثرة وذلك باستخدام برنامج Etabs تحت تأثير السجل الزمني للهزة الأرضية (Elcentro) ومقارنة النتائج مع نفس النموذج لكن مع إضافة مخمدات سوائل لزجة ذات مواصفات حقيقية حسب مواصفات (Taylor devices inc) في نفس أماكن وجود أنظمة الدعامة في المنشأ.

وذلك لمعرفة مدى تأثير إضافة المخمدات على تحسين استجابة المنشأ في مقاومة الحملات الجانبية المؤثرة ، وسيتم استخدام الكود ASCE 7-05 لكل من الحالة الستاتيكية والحالة الديناميكية أثناء النمذجة.

حيث تمت دراسة الاستجابة للأبنية من حيث الانتقالات والانزياحات الطابقية والقوى القاعدي والقوى الجانبية المؤثرة للحالات التالية للمنشأ:

1- النموذج مع أنظمة دعائم الإخماد في أربع مستويات منه ضمن الطوابق (9 – 18 – 27 – 36) – Elcentro.

2- النموذج مع أنظمة دعائم الإخماد في أربع مستويات منه ضمن الطوابق (9 – 18 – 27 – 36) وإضافة مخمدات سوائل لزجة - Elcentro.

-وتعطى قوة التخميد للمخمد اللزج بواسطة العلاقة التالية:
$$F = CV\alpha$$

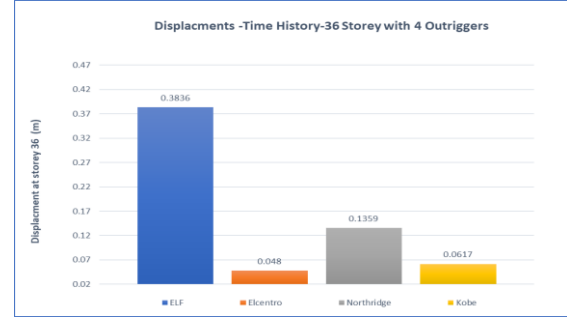
F – damping force. (قوة التخميد)

C – damping coefficient. (معامل التخميد)

V – Velocity of Piston. (سرعة المكبس)

α – Velocity Exponent (ثابت السرعة)

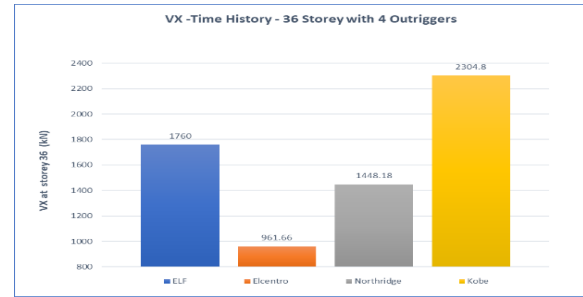
– سيتم نمذجة مخمدات سوائل لزجة بمواصفات وأبعاد حقيقية حسب (Taylor devices inc) بشكل قطري وذلك في مستويات تواجد أنظمة الدعامات، حيث يتم نمذجتها بشكل Links بواسطة برنامج Etabs وإلتزام ذلك يجب تحديد مواصفات المخمد المراد إدخاله حسب



الشكل (29) مخطط يوضح قيم الانتقالات الأفقية للطابق 36 من

البناء تحت تأثير سجلات زمنية-Etabs

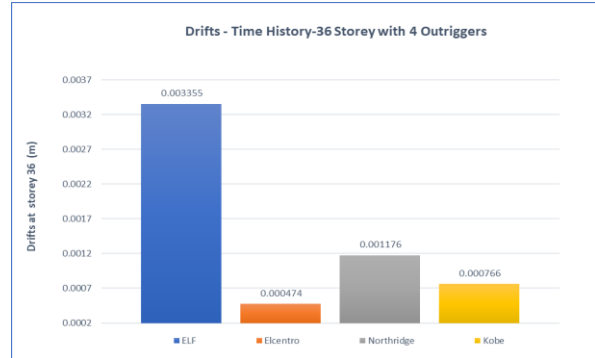
-حساب الانزياحات الطابقية:



الشكل (30) مخطط يوضح قيم الانزياحات الطابقية للطابق 36

من البناء تحت تأثير سجلات زمنية-Etabs

-حساب قيم قوى القص الجانبية المؤثرة:



الشكل (31) مخطط يوضح قيم القوى الجانبية المؤثرة عند الطابق 36

من البناء تحت تأثير سجلات زمنية - Etabs

❖ الدراسة البارامترية (4) إجراء تحليل ديناميكي خطي للنموذج المدروس في الحالة 3 مع إضافة مخمد سوائل لزج مناسب حسب مواصفات (Taylor devices inc) تحت تأثير السجل الزمني (Elcentro):

تم دراسة نموذج بناء مكون من 36 طابق مع أنظمة دعائم الإخماد في أربع مستويات منه ضمن الطوابق (9 – 18 – 27

أيوب، حسن

تحسين استجابة المباني الخرسانية المسلحة العالية تحت تأثير الأحمال.....

العلاقة الواردة أعلاه ويتم اختيارها حسب القيمة المراد

تخفيضها وفقا للجداول والمخططات الموضحة بالشكل

: (32)

Link Property Data

General
Link Property Name: DAMPERS X
Link Type: Damper - Exponential
Link Property Notes: Modify/Show Notes...

P-Delta Parameters
Acceptance Criteria: None specified

Total Mass and Weight
Mass: 1 kg
Weight: 0.01 kN
Rotational Inertia 1: 1E-05 ton-m²
Rotational Inertia 2: 1E-05 ton-m²
Rotational Inertia 3: 1E-05 ton-m²

Factors for Line and Area Springs
Link/Support Property is Defined for This Length When Used in a Line Spring Property: 1 m
Link/Support Property is Defined for This Area When Used in an Area Spring Property: 1 m²

Directional Properties
Direction: U1, U2, U3
Fixed: ☐ NonLinear: ☒
Properties: ☐ ☒ ☐
Direction: R1, R2, R3
Fixed: ☐ NonLinear: ☐
Properties: ☐ ☐ ☐

Stiffness Options
Stiffness Used for Linear and Modal Load Cases: Effective Stiffness from Zero, Due Nonlinear
Stiffness Used for Stiffness-proportional Viscous Damping: Initial Stiffness (kN)
Stiffness-proportional Viscous Damping Coefficient Modification Factor: 1

Link/Support Directional Properties

Identification
Property Name: DAMPERS X
Direction: U1
Type: Damper - Exponential
NonLinear: Yes

Linear Properties
Effective Stiffness: 0 kN/m
Effective Damping: 0 kN-s/m

Nonlinear Properties
Stiffness: 2101521.4 kN/m
Damping: 9814.6 kN(s/m)~Cexp
Damping Exponent: 0.3

Load Case Data

General
Load Case Name: Modal Ritz
Load Case Type/Subtype: Modal
Mass Source: Ms/Ses1
Analysis Model: Default

P-Delta/Nonlinear Stiffness
☒ Use Preset P-Delta Settings: None
☐ Use Nonlinear Case (Loads at End of Case NOT included): Nonlinear Case

Loads Applied

Load Type	Load Name	Maximum Cycles	Target Dyn. Par. Ratio, %
Acceleration	UX	0	99
Acceleration	UY	0	99
Link	All	0	99

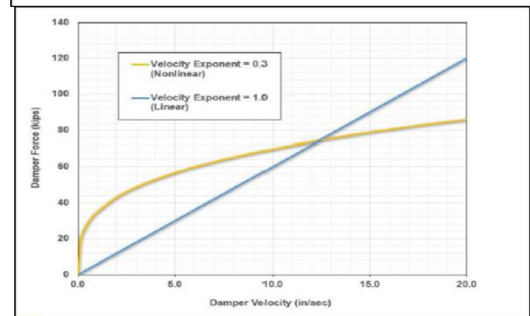
Other Parameters
Maximum Number of Modes: 40
Minimum Number of Modes: 1

الشكل (33) خطوات نمذجة مخمدات السوائل للزجة Etabs

Rated Force (KIP)	Suggested C Values in KIP - Sec / Inch where F = C * (V) ^{0.30}			
55	33.9	27.6	24.4	22.4
110	67.9	55.1	48.8	44.8
165	102.0	83.0	73.0	67.0
220	136.0	110.0	98.0	90.0
330	200.0	165.0	146.0	134.0
440	270.0	220.0	195.0	180.0
715	440.0	360.0	317.0	290.0
900	555.0	450.0	400.0	365.0
1450	895.0	727.0	644.0	590.0
1800	1110.0	900.0	800.0	735.0

Rated Force (kN)	Suggested C Values in kN - (Sec./m) ^{0.30} where F = C * (V) ^{0.30}			
250	454.6	369.2	326.9	299.9
500	909.1	738.4	653.8	599.8
750	1363.7	1107.6	980.8	899.7
1000	1818.2	1476.8	1307.7	1199.6
1500	2727.3	2215.3	1961.5	1799.3
2000	3636.4	2953.7	2615.4	2399.1
3000	5454.6	4399.7	3920.0	3598.6
4000	7272.8	5845.6	5149.7	4797.3
5000	9091.0	7291.7	6415.9	5996.2
6000	10909.2	8737.8	7682.1	7195.0

Taylor Devices Model Number	Rated Force (kip)	Stroke (in)	Maxwell Stiffness, Kd (kips/in)
17120	55	±3	625
17130	110	±4	940
17140	165	±4	1,400
17150	220	±4	1,875
17160	330	±4	2,800
17170	440	±5	3,000
17180	715	±5	4,800
17190	900	±5	6,000
17200	1450	±5	9,750
17210	1800	±5	12,000



الشكل (32) مخططات حساب مواصفات مخمدات السوائل للزجة /

القساوة ومعامل التخمد وثابت السرعة -

[5] (Taylor devices inc, 2020)

تم تعريف القوى الزلزالية الجانبية في برنامج Etabs في الحالة الساكنة حسب طريقة القوى الجانبية المكافئة (ELF) وللحالة الديناميكية يتم تعريف طيف استجابة بالإضافة لسجل الهزة الأرضية المطلوبة (Elcentro) وذلك حسب المعطيات الواردة في الحالة رقم 3، ثم تم تعريف Link باستخدام برنامج Etabs وتم إسناد مواصفات المخمد الذي تم اختياره لهذا العنصر الذي تم تعريفه ثم يتم تعريف حالة التحميل Modal Ritz وذلك حسب المواصفات الموضحة في الشكل (33).

رقم النموذج المستخدم: 17210

أيوب، حسن

تحسين استجابة المباني الخرسانية المسلحة العالية تحت تأثير الأحمال.....

- تحسين كفاءة المباني العالية لمقاومة القوى الجانبية وذلك باستخدام أنظمة دعامة الإخماد مع مخمدات سوائيل اللزجة، الأمر الذي كان له دور كبير في زيادة الصلابة الجانبية للمنشأ وزيادة مقاومة القوى الجانبية المؤثرة عليه. ليس فقط من ناحية التحكم والتقليل من الانتقالات الجانبية بل لها دور كبير في تخفيض الانزياحات الطابقية في البناء العالي والقوى الجانبية المؤثرة عليه.

- إضافة نظام الدعامة في 4 مستويات من البناء في كل ربع من الارتفاع كان له الأثر الأكبر في تحسين الاستجابة المبني في مقاومة الاحمال الجانبية الزلزالية من حيث قيم الانتقالات الجانبية (حوالي 15 %) بالنسبة للنموذج المكون من 36 طابق.

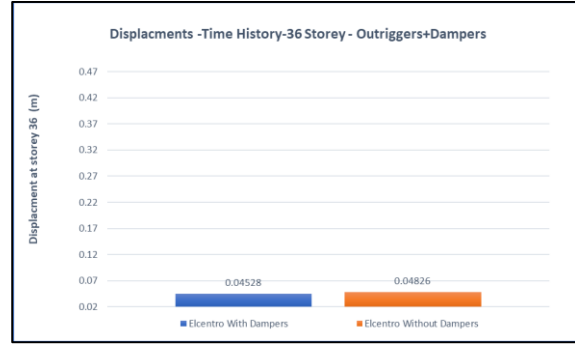
- إضافة نظام الدعامة في 4 مستويات من البناء في كل ربع من الارتفاع كان له الأثر الأكبر في تحسين الاستجابة المبني في مقاومة الاحمال الجانبية الزلزالية من حيث قيم الانزياحات الطابقية (حوالي 13 %) بالنسبة للنموذج المكون من 36 طابق.

- إضافة نظام الدعامة في 4 مستويات من البناء في كل ربع من الارتفاع كان له الأثر الأكبر في تحسين الاستجابة المبني في مقاومة الاحمال الجانبية الزلزالية من حيث تخفيض قيمة دور المنشأ (حوالي 10 %) بالنسبة للنموذج المكون من 36 طابق.

- إضافة نظام الدعامة في 3 مستويات من البناء في كل ثلث من الارتفاع كان له الأثر الأكبر في تحسين الاستجابة المبني في مقاومة الاحمال الجانبية الزلزالية من حيث قيم الانتقالات الجانبية (حوالي 17 %) بالنسبة للنموذج المكون من 48 طابق.

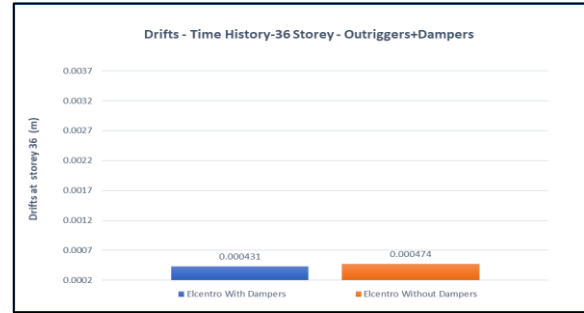
- إضافة نظام الدعامة في 3 مستويات من البناء في كل ثلث من الارتفاع كان له الأثر الأكبر في تحسين الاستجابة المبني في مقاومة الاحمال الجانبية الزلزالية من حيث قيم الانزياحات (حوالي 19 %) بالنسبة للنموذج المكون من 48 طابق.

حساب الانتقالات الأفقية:



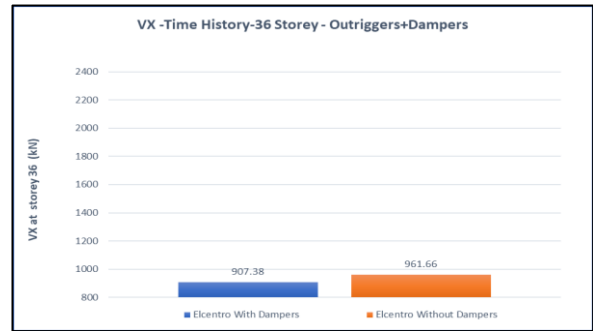
الشكل (34) مخطط يوضح قيم الانتقالات الأفقية للطابق 36 في حال إضافة مخمدات وعدم إضافتها -Elcentro

-حساب الانزياحات الطابقية:



الشكل (35) مخطط يوضح قيم الانزياحات الطابقية للطابق 36 في حال إضافة مخمدات وعدم إضافتها -Elcentro

-حساب قيم قوى القص الجانبية المؤثرة:



الشكل (36) مخطط يوضح قيم القوى الجانبية للطابق 36 في حال إضافة مخمدات وعدم إضافتها -Elcentro

4-نتائج البحث:

أيوب، حسن

تحسين استجابة المباني الخرسانية المسلحة العالية تحت تأثير الأحمال.....

-إضافة نظام الدعامة في 3 مستويات من البناء في كل ثلث FVD: مخمد السائل اللزج.

من الارتفاع كان له الأثر الأكبر في تحسين الاستجابة المبني ELF: طريقة القوى الجانبية المكافئة.

في مقاومة الاحمال الجانبية الزلزالية من حيث تخفيض قيمة

دور المنشأ (حوالي 8 %) بالنسبة للنموذج المكون من 48

طابق.

-زيادة ارتفاع المبني (48 طابقاً) مع أنظمة دعامات الإخماد

ليس له تأثير كبير على تغير استجابة المنشأ في مقاومة القوى

الجانبية المؤثرة ، حيث لم يغير استجابة الهيكل بشكل كبير

مقارنة بالمبني (36 طابقاً).

- إضافة مخمدات سوائل لزجة (8000 kN) بشكل قطري

للمنشأ المكون من (36 طابقاً) في الطوابق التي تحتوي على

أنظمة الدعامات (4 مستويات) كان له تأثير على استجابة

الهيكل (الانتقالات 7% - الانزياحات الطابقية 10% - قوى

القص 6%) مقارنة بالنموذج بدون مخمدات تحت تأثير

Elcentro -

- إدخال أنظمة دعامة الإخماد على البناء لم يؤدي إلى تأثير

كبير وملحوظ على قيمة القص القاعدي الكلية والقوى الجانبية

المؤثرة على المبني.

قائمة بالرموز المستخدمة:

δ_{xe} : الانتقال الأفقي المرن.

Δ_x : الانزياح الطائقي.

IE: معامل الأهمية.

C_d : معامل تضخيم الانزياح.

φ : معامل الاستقرار.

E_c : معامل المرونة للبيتون.

ρ_c : كثافة البيتون.

R: معامل تعديل الاستجابة.

ζ : نسبة التخميد الحرج.

قائمة المختصرات:

FEM: نظرية العناصر المحدودة.

TLDS: مخمد كتلة سائل معايير.

References:

[1] 1Ajinkya Prashant Gadkari, 2N. G. Gore. (2016). Review on Behaviour of Outrigger Structural System in High-Rise Building. Volume 4, Issue. college of Engineering and Technology, Navi Mumbai, India. p: 3.

[2] Nishit Kirit Shah¹, N.G. Gore². (2016). Review on Behavior of Outrigger System in High Rise Building. Volume 03, Issue 06. College of Engineering and Technology, Navi Mumbai, Maharashtra, India. p: 4.

[3] الغصين، م. يزن. (2015). تحسين استجابة المنشآت الزلزالية بواسطة أجهزة التحكم شبه الإيجابي. ماجستير. قسم الهندسة الإنشائية. المعهد العالي للبحوث والدراسات الزلزالية. جامعة دمشق. ص: 142.

[4] Al Mukhtar, Hamid, Amneh. (2015). The Use of the Artificial Damped Outrigger Systems in Tall R.C Buildings Under Seismic Loading. Master thesis. College Of Engineering. University of Baghdad. p: 155.

[5] Taylor devices inc. (2020). Fluid Viscous Dampers, General Guidelines for Engineers Including a Brief History. North Tonawanda, NY 14120-0748. p: 308.

[6] Allawi, A. Abbas. & Hamid, Amneh. (2016). The Use of the Artificial Damped Outrigger Systems in Tall R.C Buildings Under Seismic Loading. Research Gate. University of Baghdad. p: 21.

[7] Gamaliel, Renard. (2007). Frequency-Based Response of Damped Outrigger Systems for Tall Buildings. Master thesis. Department of Civil and Environmental Engineering. Massachusetts Institute of Technology. p: 90.

[8] P. Purushothama, & Dr. Jagadish G. Kori (2016). A Study on Performance of Outrigger Structural Systems during Lateral Loads on High Rise Structures. Bonfring International Journal. Man Machine Interface, Vol. 4. P: 7.