Mansoura Engineering Journal

Volume 32 | Issue 3

Article 11

10-17-2021

Analysis and Immediate Treatment of Concrete Columns Loss and Soil Loss of Support under Structures.

A. Al-Tuhami Structural Engineering Department., Faculty of Engineering., Zagazig University., Zagazig 44519

A. Amin Structural Engineering Department., Faculty of Engineering., Zagazig University., Zagazig 44519

Follow this and additional works at: https://mej.researchcommons.org/home

Recommended Citation

Al-Tuhami, A. and Amin, A. (2021) "Analysis and Immediate Treatment of Concrete Columns Loss and Soil Loss of Support under Structures.," *Mansoura Engineering Journal*: Vol. 32 : Iss. 3, Article 11. Available at: https://doi.org/10.21608/bfemu.2021.199909

This Original Study is brought to you for free and open access by Mansoura Engineering Journal. It has been accepted for inclusion in Mansoura Engineering Journal by an authorized editor of Mansoura Engineering Journal. For more information, please contact mej@mans.edu.eg.

دراسة ومعالجة فورية لفقد الأعمدة أو استبدائها ولحالة هروب التربة أسفل المنشآت

Analysis and Immediate Treatment of Concrete Columns Loss and Soil Loss of Support under Structures

A. A. Al-Tuhami, and A. E. Amin

Structural Engg. Depart., Faculty of Engineering, Zagazig University, Zagazig 44519, Egypt

ABSTRACT

This paper presents a simple and innovative technique for immediate treatment of two cases which induce many structural problems and may lead to overall structural failure. The idea is simply introduced by planting supports under the structures which suffer loss of support to soundly sustain the structure loads at the lost parts and block the accumulation of stresses induced by such loss of soil support. The same method also provides an immediate and suitable solution for the case of sudden loss of columns (due to sudden explosion) or removal for architectural or structural purposes, like reducing its overall dimensions or increasing its load carrying capacity. The method is implemented by immediately placing a stiff metallic mould with easily adjustable height under the structure in the case of soil loss of support due to nearby excavation or soil erosion due to flooding or breaking in water mains. This stiff mould is quickly assembled under the structure. After which the structure lifting process is performed by tightening groups of nuts around threaded steel bars that could adequately resist the imposed structure loads to block further down movements of the structure. Concrete is then poured at the lower portion of the steel mould to increase its stiffness and affix it to the ground and the nut tightening continues till restoring the original position of the structure before that loss of support. In the case of sudden loss or removal of a column, the process is absolutely the same until restoring the original position before than removal then pouring concrete allover the steel mold section or covering it with suitable plastering for architectural purposes. Analytical and 3-D finite element model and analysis are presented in order to analyze a structure loosed one of its columns.

Keywords: Loss of columns, treatment, numerical analysis, loss of support, case study.

المستخلص

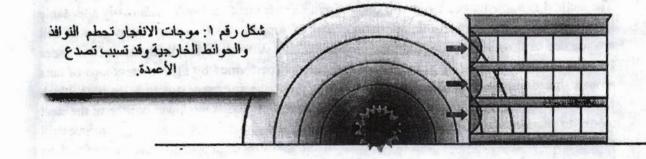
يمثل فقد الأعدة أو تصدعها نتيجة تعرضها لموجات ضغط ناتجة من الإنفجارات أو القصف بقذيفة نتيجة الحروب مشكلة كبيرة قد تؤدي لانهيار متتالي لأسقف المنشأ وسقوطة. كذلك قد يكون هناك رغبة في استبدال بعض الأعمدة لأغراض معمارية أو إنشائية مثل تقليل أبعاده أو زيادة قدرة تحمله. تقدم هذه الورقة البحثية تحليل رياضي رقمي ثلاثي الأبعاد لدراسة مشكلة فقد أحد الأعمدة، تمت الدراسة لمنشأ أسقفه عبارة عن بلاطات ذات أعصاب وطوب مفرغ وهي حالة شائعة فقد أحد الأعمدة، تمت الدراسة لمنشأ اسقفه عبارة عن بلاطات ذات أعصاب وطوب مفرغ وهي حالة شائعة فق لبنان، كذلك تمت الدراسة في حالة وجود كمرة محيطية أعلي الأعمدة الخارجية وأثر وجودها علي الإجهادات والانفعالات والترخيم المتواد في أسقف وأعمدة المنشأ نتيجة فقد هذا العمود. يقدم البحث بعد ذلك تفاصيل طريقة بسيطة ومبتكرة للمعالجة الفورية لإعادة العمود ولتعالج تراكم الإجهادات التي تولدت نتيجة الفقد. يضيف البحث أيضا حلا لإجراء بطريقة سليمة معارة محل الإجزاء المفقودة من التربة عند هروبها لكي تتحمل الأحمال الواقعة على تلك الأجزاء بطريقة سليمة توقيف وتعالج تراكم الإجهادات التي تولدت نتيجة الفقد. يضيف البحث أيضا حلا لإجراء بطريقة سليمة أو القصف بقديقة منيمة محل الأجزاء المفقودة من التربة عند هروبها لكي تتحمل الأحمال الواقعة على تلك الأجزاء بطريقة سليمة توقيف وتعالج تراكم الإجهادات التي تولدت نتيجة فقد ها والتسى قد تسودى إلى الأجزاء المنيمة مليمة المنيمة أول ويا تحمل الأخران التي تولدت نتيجة الفقد يضيف البحث أوضا حلا لإيجاد ركانز تحل محل الأجزاء المفقودة من التربة عند هروبها لكي تتحمل الأحمال الواقعة على تلك الأجزاء بطريقة سليمة توقيف وتعالج تسراكم الإجهادات التي لي تحمل الأحمال الواقعة على تلك الأجزاء المرية المنشأ

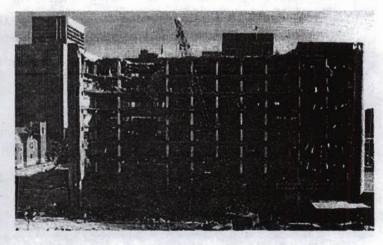
Accepted September 16, 2007

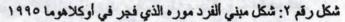
١- المقدمة

يمثل فقد أو تصدع أحد أو بعض أعمدة المنشأ مشكلة كبيرة خاصة إذا كانت تلك الركائز بالطوابق السفلية في مبني مرتفع متعدد الطوابق وفي كثير من الأحيان يؤدي فقد هذه الركيزة الي انهياره. أحد أسباب فقد الأعمدة وتصدعها ناتج من تعرض تلك الأعمدة لصغوط جانبية ناتجة من انفجار قريب كما في الشكل رقم ١ والصورة التي في الشكل رقم ٢ ^{٢،٢١}. قد مجاور وارتطام أجزاء منه بالعمود المذكور كما في الأسر انلية علي لبنان ٢٠٠٦^{٥،٤}، وفي الشكلين ٣ و نموذج لمثل هذه المشكلة. وفي الحرب المذكورة أيضا كانت هناك أسباب أخرى أدت الى تصدع

الأعمدة منها الحرائق الناتجة من القصف التي قد تؤدي إلي فقد جزء معتبر من مقاومة أعمدة من المنشأ فقسبب تصدع بتلك الأعمدة كما في الحالة المبينة في الشكل رقم ٥. الشكلين ٢ و ٤ يبينان حالتين لفقد أعمدة بسبب الضغوط الجانبية الناتجة من تصدع منشأت مجاورة ولكنهما مختلفتان، فالحالة الأولي في الشكل رقم ٢ حدث ترخيم مع شروخ في الأسقف أعلي العمود المتصدع ولكن يمكن علاجها بعد زرع عمود والتدعيم كما سيأتي لاحقا. أما الصورة الثانية فقد تصدعت الأعمدة وجزء من الأسقف المجاورة مترجا مختلفا لين نتطرق له في هذا البحث. علاجا مختلفا لين نتطرق له في هذا البحث.

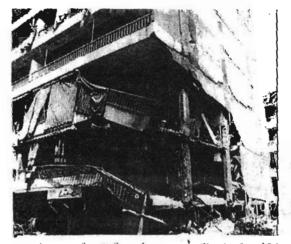






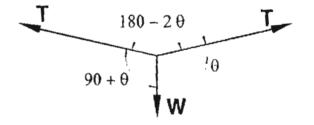


شكل رقم ٣: فقد عمود نتيجة ضغوط جانبية.



شكل رقم ٤: فقد أعمدة خارجية نتبحة ضنغوط حانية كبيرة تسبيت في هبوط وتحسد البلاطات

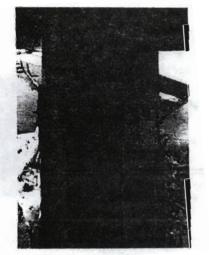
عد لدهم أسطاني من جامعة كاليفون عن علم لمنع هدوب فيدار متتالي لأسقف المنشر مساحد أقد أحد المجدول بالأسقف أعلى الأعمدة الخارجيدة لثناء عملية الإنشاء أو تحتها أو بجانب الكمرات في المباني القائمة أوقد قلل استخدام الكابلات الترخيم أسفل العمود المفقود ولكن بدراسة هذا الحل وجد أنه غير اقتصادي طبقا للتحليل الأتي:



شكل (٦) القوي المتولدة في الكابل نتيجة فقد العامود.

كما هو مبين بالشكل (1) يمكن استنتاج قيمة الشد في الكابل (T) الملازم لمقاومة وزن (W) والمذي كمان يتحمله العمود المنهار حيث أن:

٢- الدراسة النظرية



شكل رقم ٥: انهيار مقاومة سمود رتصدعه ننيمة المريق

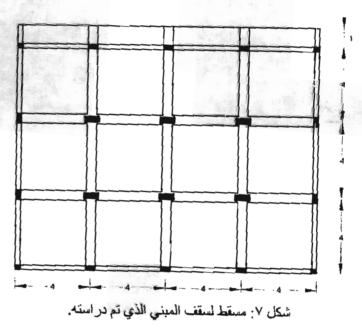
(1)
$$T = \frac{W}{2\sin\theta}$$

وجدير بالذكر أن الزارية (0) تعتمد اعتمادا مباشرا على الإزاحة الحادثة عند العمود المغفود (δ) وعلى طول الكمرة (L) حيث أن

$$\tan \theta = \frac{\delta}{L}$$

ونظرا لأن الإزاحة الحادثة عند العمود المفقود تكون صغيرة جداً إذا قورنت بطول الكمرة، فإن الزاوية (θ) تكون صغيرة مما يعني أنه لمقاومة حمل العمود المفقود بهذا الميكانيزم فإنه يلزم التأثير على الكابل بما يقرب من خمسين ضعفا لحمل العمود المفقود. في هذا البحث تم تحليل إنشائي عددي باستخدام نظرية در اسة الإجهادات والإنفعالات المتوادة نتيجة فقد أحد الأعمدة ودر اسة تأثير وجود كمرة محيطية أعلى الأعمدة الخارجية التي يمكن أن تتعرض للتصدع نتيج الأسباب الملف ذكر ها. يتعرض البحث ايضا الى طريقة بسيطة ومبتكرة المعالجة الفورية لتلك الحالة لتوقف وتعالج تراكم الإجهادات المتولدة نتيجة ذلك الفتد.

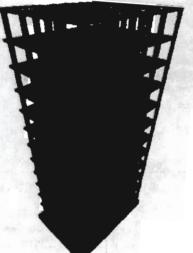
۱-۲ وصف المبنى محل الدراسة : المبنى محل الدراسة مينى قائم من نماذج المباني الشانعة في ضاحية بيروت الجنوبية تأثر بفعل الحرب و هو مكون من التي عشر طابقاً مرتكز على لبشة من الخرسانة المسلحة والأسقف عبارة عن بلاطات ذات اعصاب (Hollow Blocks). فقد أو تصدع أحد الأعمدة الخارجية بأحد الطوابق وفي حالة الدراسة فعد



العمود بالطابق الأرضى وهى حالة تكررت كثيرا

A. A. Al-Tuhami & A. E. Amin

فى تلك الحرب إما بسبب قذيفة مباشرة أو بمبب ضغوط جانبية على العمود نتيجة انهيار مبنى مجاور. وشكل رقم ۷ هو مسقط أفقى لكمرات وأعمدة وأبعاد لسقف المبنى الذي تم در استه.



شكل ٨ : النموذج الرياضي المعد للتحليل باستخدام نظرية العناصر المحددة.

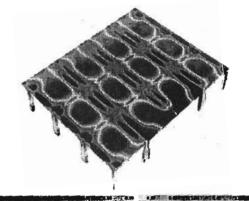
٢-٢ خطوات الدراسة:

ا . تم إعداد نموذج رياضي عددي غير خطي ثلاثي الأبعاد باستخدام نظرية العناصر المحددة لتمثيل المبنى المذكور حيث تم تمثيل جميع العناصر الانشائية (البلاطات والأعصاب والأعمدة والأساسات) بغاصر مصمتة ثلاثية الأبعاد (Solid Elements) وقد تم تمثيل التربة أسفل الأساسات ب (Spring elements) يكافئ إجهاد ترية MP (... وقد تم تحميل النموذج باحمال مكافئة لثلك الشائعة في المبانى السكنية بإجمالي حمل MP (... على البلاطات. ويبين شكل رقم ٨ النموذج الرياضي المعد للتحليل

٢- قبل فقد العمود تم تحليل المذشأ كاملا وتم استخلاص الاجهادات والانفعالات والترخيم الحادث بالعناصر الإنشانية المغتلفة والاجهادات الناتجة على التربة أسغل المنشا.

٣- بعد فقد العمود تم تحليل المنشأ وفحص الاجهادات الاضبافية ومدى تبأثر العناصير الإنشائية المحيطية بالعمود المفقود

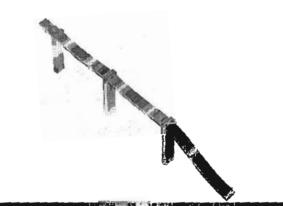
يوضع شكل (٩) الإجهادات في اتجاه المحور الأفقى بعد فقد العمود. ويظهر من الشكل مدى تركز الاجهادات عند منطقة العمود المفقود. ولبيان توزيع الاجهادات على بلاطة السقف فقد تم إلقاء الضوء على شربحة السقف الأفقية أعلى العمود المفقود وهي كمرة مدفونة بالسقف ذات الأعصاب عمقها هو عمق بلاطة السقف ٢٥ سم كما هو مبين بالشكل (١٠). ويظهر من الشكل أن حمل العمود المفقود قد قامت الكمرة الأفقية المدفونة بتحمله ونقله إلى العمودين المجاورين للعمود المففود حيث تولد إجهاد ضغط كبير على السطح العلوي للكمرة في منتصف البحر (مكان العمود المفقود) بينما تولد إجهاد شد على الكمرة أعلى العمرودين المجرورين للعمرود المغقرود



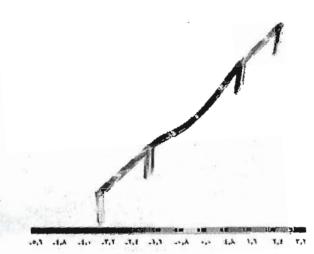
A.3 ... T.T. T.T. F.F. A.B ... A... T.T. T.T. ... L. A.I. T.O.

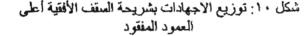
شكل ٩: الاجهادات في اتجاه المحور الأفقى بعد فقد العمود

ولكن يلاحظ أنه عند منطقة العمود المفقود تقل الاجهادات عن القيم المجاورة لها وذلك نتيجة الجساءة الإضافية في هذه المنطقة لوجود كمرة عرضية مدفونة كانت تربط العمود الطرفي المفقود بالعمود الداخلي المجاور له وقد قامت هذه الكمرة العرضية بتحمل جزء من الحمل كما هو مبين بالشكل (١١) إذ تحول بعد فقد العمود إلى كابولي يتحمل نصيبا من معمل العمود المفقود. وإن هناك نصيبا من حمل العمود المفقود تحمله العمود أعلى العمود المفقود إذ تحولت الاجهادات بهذا العمود من إجهادات ضغط إلى إجهادات شد كما هو مبين بالشكل (٢١) انتقل جزءا من حمل العمود المفقود إلى الأدوار العلوية

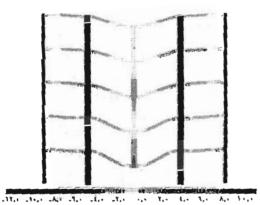


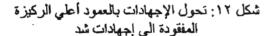
مع ما ٢٠٢ ٢٠ ٢٠ ٨٠ ما من من ترب ٢٠٠ ٢٠٠ ٢٠٠ ما مرد م شكل ١١: شكل الاجهادات عند منطقة فقد العمود وعلاقتها بالقيم المجاورة لها





لتقوم بدور ها بنقل هذه الأحمال إلى الأعمدة المجاورة. ويلاحظ أن إجهاد الشد بالعمود يقل كلما ارتفعنا لأعلى إذ أنه بعد دورين يكون قد انتقل حمل بلاطة سقف الطابق الأرضي عن طريق الشد في عمود الطابق الأول إلى الطوابق الأعلى. ويوضح شكل (١) الترخيم الحادث في سقف الطابق الأرضى نتيجة انهيئر العمود إذ تم تسجيل أكبر ترخيم في هذا الطابق عند نقطة فقد العمود العمود مقدارها ١,٣٧ سم. وإن بقية الطوابق لايتأثر الترخيم فيها نتيجة انهيار العمود ولكن يقل هذا التأثر في الطوابق العلوية كما هو مبين بالشكل (٧).





ولقد كان من المقترحات المستقبلية أنه عند إنشاء مثل هذه المباني أن يتم تزويد بلاطات السقف بكمرة محيطية بارزة أسفل بلاطة السقف تربط الأعمدة المحيطية الخارجية والتي يمكن أن تتأثر أكثر من غيرها بغعل القصف أو الإنفجارات. هذه الكمرة تساعد على إعادة توزيع الاجهادات عند فقد عمود من الأعمدة الخارجية.

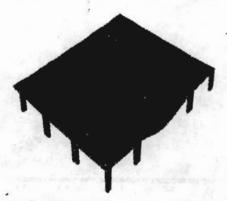
ولتوضيح هذا التأثير فقدتم عمل نموذج رياضى اخر لنفص المبنى ولكن تم تزويد بلاطاته بكمرة خارجية بارزة بعرض ٢٥سم وبعمق ٧٠سم. وتم در اسة هذا المنشأ الجديد قبل وبعد انهيار نفس العمود السابق دراسته. وتم مقارنة الترخيم الحادث في بلاطة سقف الطابق الأرضى بعد انهيار العمود بذلك المرصود في النموذج الأول فوجد أن قيمة أكبر ترخيم هو ٠,٣٦ سم أي أن وجود الكمرة المحيطية قد قام بتقليل الترخيم بنسبة ٧٤% كما هو مبين بالشكل (٨). وتم كذلك رصد توزيع الاجهادات في بلاطة سقف الطابق الأرضى كما هو مبين بالشكل (٩) ومن الملاحظ أن حدة الاجهادات نتيجة انهيار العمود قد نقصت وذلك نتيجة تحمل الكمرة المحيطية لجزء كبير من حمل العمود المفقود . وإن هذا ليظهر من عرض الاجهادات المتولدة في الكمرة المحيطية عند انهيار العمود كما هو مبين بالشكل ١٠. وإن تأثير هذه الكمرة المحيطية ليظهر جليا عند عرض الاجهادات العمودية على الأعمدة المحيطة كم هو مبين بالشكل ١١ حيث أن جزءا من الحمل الذي كان يتحمله العمود أعلى العمود المفقود قد تم تحمله عن طريق الكمرة المحيطية. وإن هناك نصيباً من حمل العمود المفقود تحمله العمود أعلى العمود المفقود إذ تحولت الاجهادات بهذا العمود من إجهادات ضغط إلى إجهادات شد كما هو مبين بالشكل (١٢) لتنقل جزءا من حمل العمود المفقود إلى الأدوار العلوية لتقوم بدور ها بنقل هذه الأحمال إلى الأعمدة المجاورة. ويلاحظ أن إجهاد الشد بالعمود يقل كلما ارتفعنا لأعلى إذ أنه بعد طابقين يكون قد انتقل حمل بلاطة سقف الطابق الأرضى عن طريق الشد في عمود الطابق الأول إلى الطوابق الأعلى.

ويوضح شكل ١٣ الترخيم الحادث في سقف الطابق الأرضي نتيجة انهيار العمود إذ تم تسجيل أكبر ترخيم في هذا الطابق عند نقطة فقد العمود العمود مقدار ها

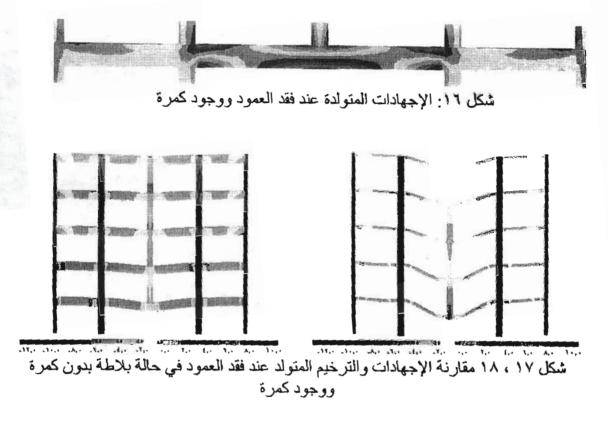
١,٣٧ سم. وإن بقية الطوابق لايتأثر الترخيم فيها نتيجة انهيار العمود ولكن يقل هذا التأثر في الطوابق العلوية كما هو مبين بالشكل (١٤).

ومن المقترحات المستقبلية أنه عند إنشاء مثل هذه المباني أن يتم تزويد بلاطات المقف بكمرة محيطية بارزة أسغل بلاطة المقف تربط الأعمدة المحيطية الخارجية والتي يمكن أن تتأثر أكثر من غير ها بفعل القصف أو الإنفجارات. هذه الكمرة تساعد على إعادة توزيع الاجهادات عند فقد عمود من الأعمدة الخارجية.

ولتوضيح هذا التأثير فقدتم عمل نموذج رياضمي اخر لنفس المبنى ولكن تم تزويد بلاطاته بكمرة خارجية بارزة بعرض ٢٥سم وبعمق ٢٠سم. وتم دراسة هذا المنشا الجديد قبل وبعد انهيار نفس العمود المابق در استه. وتم مقارنة الترخيم الحادث في بلاطة سقف الطابق الأرضى بعد انهيار العمود بذلك المرصود في النموذج الأول فوجد أن قيمة أكبر ترخيم هو ٠,٣٦ سم أى أن وجود الكمرة المحيطية قد قام بتقليل الترخيم بنسبة ٧٤% كما هو مبين بالشكل ١٥. وتم كذلك رصد توزيع الاجهادات في بلاطة سقف الطابق الأرضى ومن الملاحظ أن قيمة الاجهادات نتيجة انهيار العمود قد قلت كثيرا وذلك نتيجة تحمل الكمرة المحيطية لجزء كبير من حمل العمود المفقود . وإن هذا ليظهر من عرض الاجهادات المتولدة في الكمرة المحيطية عند انهيار العمود كما هو مبين بالشكل ١٦. وإن تأثير هذه الكمرة المحيطية ليظهر جليا عد عرض الاجهادات العمودية على الأعمدة المحيطة كم هو مبين بالشكل ١٧ ، ١٨ حيث أن جزءا من الحمل الذي كان يتحمله العمود أعلى العمود المفقود قد تم تحمله عن طريق الكمرة المحيطية.

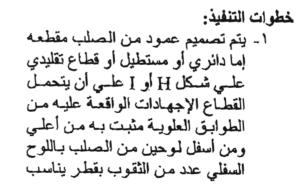


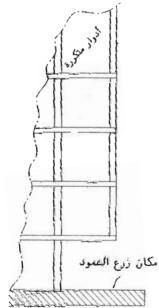
شكل ١٣: الترخيم الحادث بالسقف نتيجة انهيار العمود



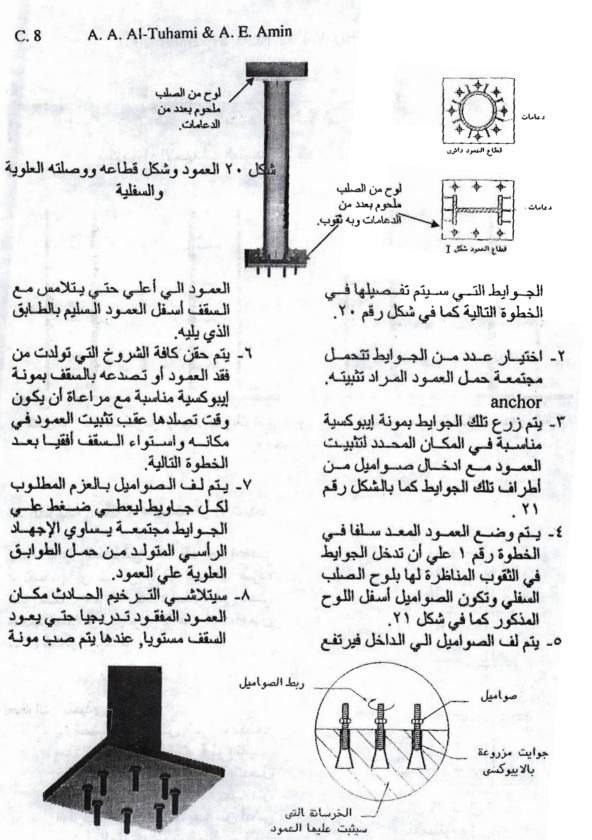
٣- الطريقة المقترحة لاستبدال الأعمدة

لإعادة تأهيل المنشأ فى حالة فقد أحد أعمدته أو تصدعها أو عند الرغبة في استبدال عمود، يبين شكل رقم ١٩ عمود مفقود في مبني متعدد الطوابق سيتم زرع عمود بديل من خلال الخطوات التالية:





شكل ١٩ مكان العمود ⁻ المطلوب زرعه



شكل رقم ٢١ زرع الأنكور وتثبيت الأشاير علي أن تكون الصواميل تحت اللوح السفلي

غير قابلة للإنكماش بمقاومة مناسبة حول الجوايط حتى ضمان امتلاء كامل الفراغ أسفل لوح الصلب السفلي.

٩- يتم تدعيم أماكن العزوم والقص التي تأثرت بالسقف ويقترح أن يكون ذلك بألواح وشرائح مضغوطة علي قطاع السقف.

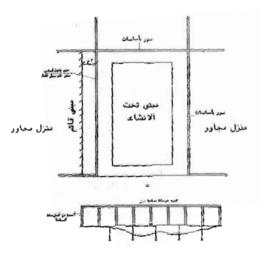


شکل ۲۲: نموذج تم تنفیذه لعمود مفقود یعلوه احد عشر طابقا

٤- تعويض نحر أو هبوط التربة

مشكلة أخري يمكن أيجاد حل لها بطريقة فريبة من السابقة وتتمثل فى وضع قوالب معدنية جاسئة وجاهزة يتم اعدادها بسرعة ولا تحتاج الي تكنولوجيا معقدة أو تكاليف مرتفعة ويمكن تغيير ارتفاعها بسهوله أسفل الأساسات فى حالة هروب التربة الأساسات نتيجة عمليات حفر مجاورة أو نتيجة نحر التربة بفعل السيول أو كسر فى مواسير المياه الرئيسية ولنقل أحمال الأجزاء التي فقدت من تحتها التربة بطريقة أمنة.

فيما يأتي شرح لحالة تم تتفيذها فعلا لموقع إنشاء مبني سكني مكون من بدروم وأرضي وثلاث طوابق بمدينة الشروق، المبني في مركز القطعة تقريبا وحوله فراغ بينه وبين الجيران الثلاثة. تم أعمق من أساسات المنشآت المجاورة الموجودة فعلا ويحبط بالموقع ثلاثة أسوار للجيران من الأربعة اضلاع المحددة للقطعة. كسرت ماسورة المياه الرئيسة للشارع ويسبب ذلك تدفقت المياه جارفة معها التربة من تحت أساسات الأسوار الخاصة بالجيران والمحيطة بالقطعة والشكل رقم ٢٣ يبين موقع الحفر وحوله أسوار الجيران وبالأسفل أحد الأسوار وقد فقد من تحته جزء كبير من تربة الأساس وخمسة اعمدة تم زرعها لمنع تصدع السور كم سيأتي تفصيله.



حدود اقتربة بنفد هروب جزعا متغا

شكل ٢٣: مبنى تحت الإنشاء وحوله أسوار جيران هربت تربتها نتيجة كسر بخط مياه

وقد تمت المعالجة بعد حدوث هروب النزبة مباشرة كما يأتى:

١- يتم تصميم عدد من أعمدة المصلب المجوف دائري القطاع (pipe) ويمكن أن يكون مقطعه مستطيل أو قطاع تقليدي على شكل H، مع ملاحظة أن يتحمل القطاع الإجهادات الواقعة عليه من وزن السور، مثبت به من أعلى لوح من الصلب أما من أسفل فمثبت لوح من الصلب وأسفله لوح آخر وبهما متوب متطابقة وبين اللوحين المعليين عدد من جوايط (أسياخ مقلوظة) الصلب. النقوب التي باللوح

C. 10 A. A. Al-Tuhami & A. E. Amin

المعفلي ذات قطر يناسب دخو الجوابط التمي سميتم الحديث عنها في الخطوة التالية وكما في شكل رقم ٢٤.

٢- اختيار عدد من الجوايط بطول وقطر مناسبب تتحمل مجتمعة الحمل المراد رفعة. هذه الجوايط يتم إدخالها خلال الثقوب التي أعدت سلفا بين لوحي الصلب السفليين من أسفل اللوح السفلي ويتم تثبيتها من أسفل اللوح السفلي وتكون حررة من أعلي الوحين السفليين على أن .

٣- يتم تثبيت الجوايط من أسفل اللوح السفلي رقم ٢ على أن تمر تلك الجوايط من خلال اللوح المسفلي رقم ٢ واللوح السفلى رقم ١ وبكل سميخ تملك

اللوج العلوي اللوح العلوي اللوح العنفي ال

> شكل ٢٤: عمود بمكن تغيير ارتفاعه من خلال لوحين من الصلب ومثبت من أعلى لوح أخر من الصلب.

صواميل، وكما في الشكل ٢٥ الـصواميل الـسفلية ثابته والصواميل التي باسفل اللوح السفلي ١ عنـد لفها الي اليمين يرتفع اللوح اللوح الـسفلي رقم ١ ومن فوقه العمود. ٤- يتم وضع العمود المعد مسلفا فمي الخطـوات

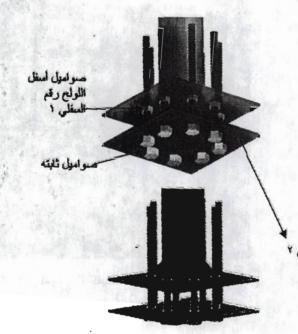
السابقة عند المنسوب المطلوب أعلى التربة وأسفل الجزء المراد رفعه.

٥- غند لفها الصواميل الموجودة أسفل اللوح السفلي زقم ١ ألى اليمين فيرتفع اللوح ومن فوقه العمود الى أعلى حتى يتلامس مع الجزء المراد رفعه.

٦- يتم لف الصواميل بالعزم المطلوب لكل جاويط ليعطي ضغط على الجوايط مجتمعة يساوي الإجهاد الرأسي المتولد من حمل الجزء العلوي المراد رفعه ويتم تكرار ذلك في الأعمدة الأخري.

يتم قياس ومراقبة الهبوط الحادث في التربة أسفل الأعمدة يتم الرفع مرة أخري من خلال لف الصواميل بمفتاح عزم بالعزم المطلوب وتكرر العملية حتى يتم الثبات النهائي عندها يتم صب خرسانة بين اللوحين السفيين رقمي ١ و ٢.

٤- الخلاصة:



شكل ٢٥: الجزء السفل بالعمود ويظهر به الصواميل والألواح السفلية

 تم استعراض أسباب مشكلة فقد بعض الأعمدة أو تصدعها أو الحاجة الي استبدالها ومناقشة أحد أطروحات معالجة هذه المشكلة في المبالي الجديدة.

 تم تحليل لأحد المنشأت مكون من ثلاثة عشر طابق أسقفه بلاطات ذات الأعصاب وطوب مفرغ من خلال نموذج رياضي عددي ثلاثي الأبعاد كما تم دراسة وجود كمرة محيطية أعلى الأعمدة الخارجية

Structural Engineering Conf., Nov. Y9 -Dec. 1, Y., Y, Abu Dhabi, UAE, pp.

[£]- Federal Emergency Management Agency, 1991, FEMA YYY. "The Oklahoma City bombing: Improving building performance through multihazard mitigation, Federal Emergency Management Agency Washington, D.C. http://www.fema.gov/mit/bpat/bpat..9.h tm.

٤~ المعاينات الميدانية.

 م- تقرير نقابة المهندسين اللبنانية عقب الحرب مباشرة: MAPS Geosystems, M. S. Fatha and N. K., "Damage Assessment Program."

٢- "التحصينات الثابتة – نظرياتها وقواعد تصميمها" –
المهندس رجاء حافظ حلمي – القوات المسلحة المصرية
١٩٧١.

المعرضة للتصدع أو الفقد بفعل القصف أو الإنفجارات وقد وجد أن وجود الكمرة في الحالة التي تمت در استها قللت من الترخيم أعلي العمود المفقود بنسبة ٢٤% كما تم تطيل ومناقشة الإجهادات والانفعالات عند فقد العمود علي سلوك العناصر الإنشائية المختلفة في الحالتين, والحالة التي تمت در استها تؤكد أهمية وجود كمرة محيطية في المنشأت المحتمل تعرضها لأخطار الإنفجارات والقصف.

تم شرح تفاصيل طريقة مبتكرة لإعادة تاهيل المنشأ فى حالة فقد احد أعمدته أو تصدعها أو عند الرغبة في استبدال عمود لأسباب معمارية أو إنشائية. الطريقة بمبيطة ورخيصة ويمكن تنفيذها بسرعة لاستعدة عمود مفقود.

٥- المراجع

1- A. Astaneh-ASL, "Progressive collapse prevention in new and existing buildings", Proc. of the 4th Arab

Supervised and