

ANALYSIS OF STONE COLUMN IN SOFT SOIL BY FINITE ELEMENTS METHODS

Ahmed A. Al Hity

Assistant Lecturer

Dep. of Civil Engineering

University of Anbar

الخلاصة:

تضمن هذه الدراسة إجراء تحليل لتصرف الأعمدة الفركامية (Stone Column) باستخدام طريقة العناصر المحددة (Finite Element Method) في محاولة لتوفير بعض القواعد والبيانات والمعلومات التي تساعد مهندسي الجيوتقنية في تصميم أسس تعتمد على طبقات تربة ضعيفة صلصت بالأعمدة الفركامية. تم اعتماد العنصر الرباعي السطحي المحور (Axisymmetric quadrilateral element) لتمثيل التربة والأعمدة الفركامية بينما تم استعمال عنصر التفاضل الأحادي البعد (One-dimensional interface element) لتمثيل الاحتكاك بين الأعمدة الفركامية والتربة. تم استعمال نموذج إلاستيكي غير خطي (nonlinear inelastic stress-dependent) لتمثيل التربة والاحتكاك في منطقة التداخل خلال مراحل التحميل المختلفة (incremental solution) من خلال معلومات تم الحصول عليها من فحص الضغط ثلاثي المحاور. أُجريت التحليلات في هداية على مسافة نموذجية (Basic problem) لتوضيح تصرف العمود الفركامي حيث تم اختيار بُعْد المسافة المختلفة (Boundary condition) وتم اختيار متغيرات خواص التربة ومنطقة التداخل. بعد ذلك تم العمل بتحديد دراسة تُشير بعض المتغيرات الخاصة ببعْد العمود الفركامي وخواص مائه وعلاقة ذلك بخواص التربة التربة الطبيعية المحيطة به.

لاحظ من خلال النتائج أن زيادة طول العمود الفركامي وزيادة نسبة جسامه المنغمة إلى جسامه التربة المحيطة تلعب دوراً مهماً في تقليل الهبوط وفي زيادة التحمل الأقصى للعمود الفركامي.

Abstract

This paper includes an analysis to assess the behavior of stone columns using the finite element method and to provide bases and information helping geotechnical engineers to design foundations resting on weak soils reinforced with stone column.

The axisymmetric quadrilateral element is adopted in the finite element program to simulate the soft soil and the stone column while the one-dimensional element is used to simulate the soft soil and the stone column-soil interface. The nonlinear inelastic stress-dependent model is used to simulate the behavior of the soil and the interface throughout the incremental loading stages adopting nonlinear parameters obtained from triaxial and direct shear stress.