

ชื่อเรื่องวิทยานิพนธ์

แรงโน้มเดาของเสาเข็มเดี่ยวผังในดินเรียงตัวสองชั้น
ที่อยู่บนพื้นแข็ง

ชื่อผู้เขียน

นาย ศุภชัย ถาวรสุขวงศ์

วิศวกรรมศาสตรมหาบัณฑิต

สาขาวิชาศึกษาศาสตร์โยธา

คณะกรรมการสอบวิทยานิพนธ์

รศ. สุเทพ นิมนต์

ประธานกรรมการ

รศ. ดร. ชิตชัย อนันตเศรษฐี

กรรมการ

ดร. อนุภาพร คงไชย

กรรมการ

ศ. ดร. ดิจก้า ลาวัณย์ศิริ

กรรมการ

บทคัดย่อ

วิทยานิพนธ์นี้มีวัตถุประสงค์เพื่อวิเคราะห์หาแรงโน้มเดาของเสาเข็มเดี่ยวผังในดินสองชั้นที่อยู่บนพื้นแข็ง โดยจำลองดินแต่ละชั้นเป็นวัสดุต่อเนื่อง เอกพันธุ์ซึ่งมีคุณสมบัติยึดหยุ่นเชิงเส้นและเหมือนกันทุกทางและมีค่าอัตราส่วนปัวร์ซองเท่ากับ 0.5 เสาเข็มมีหน้าตัดเป็นรูปวงกลม ขนาดสม่ำเสมอ วัสดุเสาเข็มเป็นวัสดุเอกพันธุ์ที่มีคุณสมบัติยึดหยุ่นเชิงเส้น และเหมือนกันทุกทางอัตราส่วนความหนาดินชั้นบนต่อความยาวเสาเข็มเท่ากับ 0, 0.2, 0.4, 0.6, 0.8, 1 อัตราส่วนโมดูลัสติดินชั้นบนต่อติดินชั้นล่างเท่ากับ 0.2, 0.5, 1, 2, 5 อัตราส่วนโมดูลัสเสาเข็มต่อโมดูลัสติดินชั้นล่างเท่ากับ 100, 500, 5000 ค่าตัวประกอบสติฟเนสสัมพัทธ์เทียบกับติดินชั้นล่างเท่ากับ 0.0001, 0.001, 0.01, 0.1, 1 วิเคราะห์หาแรงโน้มเดาของเสาเข็มเดี่ยวผังในดินเรียงตัวสองชั้นที่อยู่บนพื้นแข็ง โดยวิธีผลต่างอันตะ แล้วเปรียบเทียบแรงโน้มเดาของเสาเข็มเดี่ยวผังในดินชั้นเดียวที่อยู่บนพื้นแข็งกับผลของ Madhav,M.R. และ Davis,E.H.

ผลการวิเคราะห์สรุปได้ว่า อัตราส่วนแรงโน้มเดาของเสาเข็มเดี่ยวผังในดินเอกพันธุ์ที่อยู่บนพื้นแข็งต่อแรงโน้มเดาของออยเลอร์ที่ได้มากกว่าค่าของ Madhav,M.R. และ Davis,E.H. ประมาณ 5 เท่า และ 2 เท่า ที่ค่าตัวประกอบสติฟเนสสัมพัทธ์เทียบกับติดินชั้นล่างเท่ากับ 0.0001 และ 0.001 ตามลำดับ แรงโน้มเดาของเสาเข็ม มีค่าประมาณ 100 เท่าและ 10 เท่า ของแรงโน้มเดาของออยเลอร์ที่ค่าตัวประกอบสติฟเนสสัมพัทธ์เทียบกับติดินชั้นล่างเท่ากับ 0.0001 และ 0.001 ตามลำดับ

แรงโน้มเดาของเสาเข็มเดี่ยวผังในดินเรียงตัวสองชั้นที่มีความหนาของแต่ละชั้นใกล้เคียงกัน และอยู่บนพื้นแข็ง ในกรณีไม่ดูดสูดินชั้นล่างเป็น 2 เท่าของดินชั้นบน มีค่าประมาณ 57 เท่า, 8 และ 2 เท่า ของแรงโน้มเดาของออยเลอร์ ที่ ค่าตัวประกอบสติฟเนสสัมพัทธ์เทียบกับดินชั้nl่างเท่ากับ 0.0001, 0.001 และ 0.01 ตามลำดับ

แรงโน้มเดาของเสาเข็มเดี่ยวผังในดินเรียงตัวสองชั้นที่มีความหนาของแต่ละชั้นใกล้เคียงกัน และอยู่บนพื้นแข็ง ในกรณีไม่ดูดสูดินชั้นบนเป็น 2 เท่าของดินชั้nl่าง มีค่าประมาณ 150 เท่า, 17 เท่า และ 2.5 เท่า ของแรงโน้มเดาของออยเลอร์ ที่ ค่าตัวประกอบสติฟเนสสัมพัทธ์เทียบกับดินชั้nl่างเท่ากับ 0.0001, 0.001 และ 0.01 ตามลำดับ

แรงโน้มเดาของเสาเข็มมีค่าใกล้เคียงแรงโน้มเดาของออยเลอร์ ในกรณีเป็นเสาเข็มผิวเรียบที่ค่าอัตราส่วนไม่ดูดสูดเสาเข็มต่อไม่ดูดสูดสูดินชั้nl่างตั้งแต่ 5000 ชี้นไป , ค่าตัวประกอบสติฟเนสสัมพัทธ์เทียบกับดินชั้nl่างตั้งแต่ 1 ชี้นไปและไม่ดูดสูดินชั้nบนมีค่าไม่เกิน ไม่ดูดสูดสูดินชั้nl่าง หรือกรณีเป็นเสาเข็มขัดตัวไม่ได้ ที่ค่าอัตราส่วนไม่ดูดสูดเสาเข็มต่อไม่ดูดสูดสูดินชั้nl่างตั้งแต่ 300000 ชี้นไป , ค่าตัวประกอบสติฟเนสสัมพัทธ์เทียบกับดินชั้nl่างตั้งแต่ 1 ชี้นไปและไม่ดูดสูดสูดินชั้nบน ไม่เกิน ไม่ดูดสูดสูดินชั้nl่าง

Thesis Title	Buckling Load of Single Pile Embedded in Two-Layered Soil Resting on a Rigid Base	
Author	Mr. Supachai Thavonsukhavadee	
M.Eng	Civil Engineering	
Examining Committee		
	Assoc. Prof. Suthep Nimnual	Chairman
	Assoc. Prof. Dr. Chitchai Anantasech	Member
	Lect. Dr. Aniruth Thongchai	Member
	Prof. Dr. Direk Lavansiri	Member

ABSTRACT

The purpose of this research is to analyse buckling load of a single pile embedded in two-layered soil resting on a rigid base. Each soil layer is homogeneous, isotropic, linear elastic with Poisson ratio of 0.5. The pile has a uniform circular cross section and assumed to be homogeneous, isotropic, linear elastic material. Ratios of top-soil layer thickness to length of pile are 0, 0.2, 0.4, 0.6, 0.8 and 1. Ratios of top-soil layer modulus to bottom-soil layer modulus are 0.2, 0.5, 1, 2 and 5. Pile stiffness factor with respect to bottom-soil layer are 100, 500 and 5000. Relative stiffness factors with respect to bottom-soil layer are 0.0001, 0.001, 0.01, 0.1 and 1 respectively. Buckling load is determined by the finite difference method and compared with the results analysed by Madhav.M.R. and Davis,E.H.

Analytical results indicate that ratios of the buckling load of pile embedded in homogeneous soil resting on a rigid base to the Euler buckling load obtained are about 5 times and 2 times more than those of Madhav.M.R. and Davis,E.H. at relative stiffness factors with respect to bottom-soil layer are 0.0001 and 0.001 respectively. The buckling load

obtained are about 100 times and 10 times the Euler buckling load at relative stiffness factors with respect to bottom-soil layer are 0.0001 and 0.001 respectively.

The buckling load of pile embedded in two-layered soil having about the same layer thickness and resting on a rigid base , in the case of bottom-soil layer modulus is twice top-soil layer modulus , is about 57 , 8 and 2 times the Euler buckling load at relative stiffness factors with respect to bottom-soil layer are 0.0001 , 0.001 and 0.01 respectively.

The buckling load of pile embedded in two-layered soil having about the same layer thickness and resting on a rigid base , in the case of top-soil layer modulus is twice bottom-soil layer modulus , is about 150 , 17 and 2.5 times the Euler buckling load at relative stiffness factors with respect to bottom-soil layer are 0.0001 , 0.001 and 0.01 respectively.

In the case of a smooth pile having pile stiffness factor with respect to bottom-soil layer more than 5000 , relative stiffness factors with respect to bottom-soil layer more than 1 and top-soil layer modulus does not exceed bottom-soil layer modulus ,or incompressible pile having pile stiffness factor with respect to bottom-soil layer more than 300000 , relative stiffness factors with respect to bottom-soil layer more than 1 and top-soil layer modulus does not exceed bottom-soil layer modulus, the buckling load is nearly equal to the Euler buckling load.