## **ชื่อเรื่องวิทยานิพนธ์** ปฏิสัมพันธ์ของระยะทรุดตัวระหว่างเสาเข็มเสียดทานรับ น้ำหนักบรรทุกไม่เท่ากันในตัวกลางยืดหยุ่น

ผู้เขียน

นายอนุรักษ์ ใจอักษร

ปริญญา

วิศวกรรมศาสตรมหาบัณฑิต (วิศวกรรมโยธา)

อาจารย์ที่ปรึกษาวิทยานิพนธ์ รศ.สุเทพ นิ่มนวล

### บทคัดย่อ

วิทยานิพนธ์นี้มีวัดถุประสงค์เพื่อวิเคราะห์หาตัวประกอบปฏิสัมพันธ์ของกลุ่มเสาเข็มเสียดทาน เหมือนกันทุกประการสองต้นรับน้ำหนักบรรทุกไม่เท่ากัน ในดินยึดหยุ่นเชิงเส้นเอกพันธุ์ที่มี คุณสมบัติเหมือนกันทุกทางขนาดครึ่งห้วงอวกาศเคลื่อนตัวในแนวดิ่งได้ แต่เกลื่อนตัวในแนวราบ ไม่ได้ออกมาในรูปของตัวประกอบปฏิสัมพันธ์ อัตราส่วนน้ำหนักบรรทุกบนหัวเสาเข็มเท่ากับ 0,0.25,0.33,0.40,0.50,0.75,1.0,1.33,2.0,2.5,3.0,4.0 เสาเข็มเป็นวัสดุยึดหยุ่นเชิงเส้นเอกพันธุ์ที่มี คุณสมบัติเหมือนกันทุกทาง มีพื้นที่หน้าตัดเป็นรูปวงกลมขนาดสม่ำเสมอ อัตราส่วนความยาวต่อ เส้นผ่าศูนย์กลางเท่ากับ 10, 25, 50, 100 และ 200 และมีอัตราส่วนระยะห่างระหว่างเสาเข็มต่อ เส้นผ่าศูนย์กลางเท่ากับ 1, 2,3,4,5,6.67,10,20,40 และ 10<sup>6</sup>

ดินมีค่าอัตราส่วนปัวส์ซองเท่ากับ 0 ,0.1,0.2,0.3,0.4 และ 0.5 อัตราส่วนยังโมดูลัสของ เสาเข็มต่อยังโมดูลัสของดินเท่ากับ 10,100 , 200 , 500 , 1000 , 2000,5000 และ 10<sup>6</sup> ตามลำดับ

วิเคราะห์ระยะทรุดตัวของดิน โดยใช้ผลเฉลยรูปแบบปิดของเวสเทอร์การ์ดสำหรับระยะ ทรุดตัวอันเนื่องมาจาก แรงในแนวดิ่งกระทำเป็นจุดใต้ผิวดิน วิเคราะห์ระยะทรุดตัวของเสาเข็ม โดย วิธีผลต่างอันตะ

ผลการวิเคราะห์แสดงให้เห็นว่า ค่าตัวประกอบปฏิสัมพันธ์ต่างกันเล็กน้อย เมื่ออัตราส่วน น้ำหนักบรรทุกบนหัวเสาเข็มเปลี่ยนจาก 0 ไป 1.0 ที่อัตราส่วนโมดูลัสของเสาเข็มต่อโมดูลัสของ ดินน้อย ค่าตัวประกอบปฏิสัมพันธ์เพิ่มขึ้นเมื่ออัตราส่วนความยาวเสาเข็มต่อเส้นผ่าศูนย์กลาง เพิ่มขึ้น ที่อัตราส่วนโมดูลัสของเสาเข็มต่อโมดูลัสของดินมาก ๆ ค่าตัวประกอบปฏิสัมพันธ์ลดลง เมื่ออัตราส่วนความยาวเสาเข็มต่อเส้นผ่าศูนย์กลางเพิ่มขึ้น อัตราส่วนโมคูลัสของเสาเข็มต่อโมคูลัส ของคินมีอิทธิพลน้อยต่อค่าตัวประกอบปฏิสัมพันธ์

ค่าตัวประกอบปฏิสัมพันธ์แตกต่างกันเล็กน้อย เมื่ออัตราส่วนปัวส์ซอง เท่ากับ 0 ไปจนถึง 0.4 และแตกต่างกันมากขึ้นเมื่ออัตราส่วนปัวส์ซองเข้าใกล้ 0.5

ตัวประกอบปฏิสัมพันธ์ที่ได้นี้มีค่าน้อยกว่าตัวประกอบปฏิสัมพันธ์สำหรับดินยึดหยุ่น เชิงเส้นเอกพันธ์ ที่มีคุณสมบัติเหมือนกันทุกทางของพูลอส และเดวิส ที่อัตราส่วนปัวส์ซองตั้งแต่ 0 ถึง 0.4 ค่าตัวประกอบปฏิสัมพันธ์จากงานวิจัยแตกต่างจากค่าตัวประกอบปฏิสัมพันธ์พูลอส และ เดวิส เล็กน้อย และแตกต่างมากขึ้นเมื่ออัตราส่วนปัวส์ซองเข้าใกล้ 0.5



**ลิขสิทธิ์มหาวิทยาลัยเชียงใหม่** Copyright<sup>©</sup> by Chiang Mai University All rights reserved

## Thesis Title Settlement Interaction Between Friction Piles Supporting Unequal Loads in an Elastic Medium

Author

Mr. Anurak Jaiaksorn

Degree

Master of Engineering (Civil Engineering)

**Thesis Advisor** 

Assoc.Prof. Suthep Nimnual

#### ABSTRACT

The purpose of this research is to perform settlement analyses for establishing interaction factors of a group of two identical friction piles supporting unequal loads in isotropic, homogeneous,linear, elastic half-space soil without horizontal movement. Ratios of supporting loads are 0,0.25,0.33,0.40,0.50,0.75,1.0,1.33,2.0,2.5,3.0 and 4.0. The piles analysed are assumed to be of uniform circular cross section and isotropic , homogeneous , linear elastic material with ratios of length to diameter ranging between 10, 25, 50, 100 and 200, ratios of pile spacing to diameter of 1 , 2,3,4,5,6.67,10,20,40 and  $10^6$ . The soil is assumed to have Poisson ratio of 0, 0.1,0.2,0.3,0.4 and 0.5. Ratios of pile Young modulus to soil Young modulus are 10, 100, 200, 500, 1000, 2000,5000 and  $10^6$  respectively . Settlement at any point in the soil is evaluated by integrating Westergaard's closed-form solution and pile settlement is evaluated by the finite difference method.

The analytical results indicate that interaction factors are slightly different when ratios of supporting loads vary from 0 to 1.0.

At small ratios of pile Young modulus to soil Young modulus, the interaction factor increases with increasing in the ratio of pile length to diameter. At large ratios of pile Young modulus to soil Young modulus, the interaction factor decreases with increasing in the ratio of pile length to diameter. The interaction factor is slightly affected by the ratio of pile Young modulus to soil Young modulus. The interaction factors are slightly different when Poisson ratios vary from 0 to 0.4 and are more different as the Poisson ratios approach 0.5.

The interaction factors obtained are found to be lower than the Poulos and Davis's interaction factors for linear, isotropic, homogeneous soil. As Poisson ratios vary from 0 to 0.4, the interaction factors obtained are slightly different from those of Poulos and Davis and are more different as the Poisson ratios approach 0.5.



# **ลิขสิทธิ์มหาวิทยาลัยเชียงใหม่** Copyright<sup>©</sup> by Chiang Mai University All rights reserved