

ชื่อเรื่องวิทยานิพนธ์

การปรับปรุงคุณภาพดินด้วยสารดินซีเมนต์สำหรับดินเหนียวและ
ทรายปนดินเหนียว

ชื่อผู้เขียน

นายวัฒนา มงคลรุจันทร์

วิศวกรรมศาสตรมหาบัณฑิต

สาขาวิชาบริหารฯ

คณะกรรมการสอบวิทยานิพนธ์

รองศาสตราจารย์ ดร. ชิตชัย อนันตเศรษฐ์	ประธานกรรมการ
ผู้ช่วยศาสตราจารย์ ดร. บุญเทพ นาเนกรังสรรค์	กรรมการ
ผู้ช่วยศาสตราจารย์ ดร. อนิรุทธิ์ คงไชย	กรรมการ
รองศาสตราจารย์ เกษม เพชรเกตุ	กรรมการ

บทคัดย่อ

การปรับปรุงคุณภาพดินเพื่อเพิ่มกำลังรับแรงเฉือนและลดการทรุดตัวของดิน โดยวิธีการเสาดินซีเมนต์เป็นวิธีการที่นิยมมากสำหรับดินประเภทดินเหนียวอ่อน อย่างไรก็ตามการปรับปรุงคุณภาพดินโดยเสาดินซีเมนต์มีการประยุกต์ใช้ไม่น่าสำหรับดินเหนียวแข็งหรือทรายปนดินเหนียว งานวิจัยนี้ได้ทำการศึกษาผลการปรับปรุงคุณภาพดินสำหรับดินเหนียวอ่อน ดินเหนียวแข็ง ทรายปนดินเหนียว และทราย โดยการทดสอบกับบุนซีเมนต์ในห้องปฏิบัติการและในสนาม งานวิจัยนี้ได้แบ่งออกเป็นสองส่วนคือ ส่วนแรกเป็นการศึกษาผลการปรับปรุงคุณภาพสำหรับดินเหนียว CH และ CL ทรายปนดินเหนียว SC และทราย SM และ SM-SP จากโครงการก่อสร้างคลองประปาฝั่งตะวันตก ตอนบน (แม่กลอง-ทำ嗤) ซึ่งมีทั้งการปรับปรุงคุณภาพดินโดยการผสมในห้องปฏิบัติการและการผสมในสนามด้วยวิธีอัคฉีดแรงดันสูง (Jet Grouting) สำหรับส่วนที่สองเป็นการศึกษาผลการปรับปรุงคุณภาพของดินเหนียวแข็ง CL และทรายปนดินเหนียว SC ในบริเวณพื้นที่จังหวัดเชียงใหม่ด้วยการทดสอบกับบุนซีเมนต์ในห้องปฏิบัติการ

ผลการศึกษาในส่วนแรกพบว่าค่ากำลังรับแรงเฉือนในสภาวะไม่ระบายน้ำจากการทดสอบแรงขัดแกนเดียว (Unconfined Compression Test) ของดินเหนียว CH และ CL ทรายปนดินเหนียว SC และทราย SM และ SM-SP ภายหลังการปรับปรุงคุณภาพด้วยบุนซีเมนต์ในสนามมีความแปรปรวนมาก โดยที่ค่าสูงสุดกับค่าต่ำสุดอาจมีความแตกต่างกันถึง 3 เท่า ค่ากำลังรับแรงเฉือนจาก การปรับปรุงในห้องปฏิบัติการมีค่าสูงกว่าค่าต่ำสุดจากการปรับปรุงในสนามประมาณเป็น 2 ถึง 4 เท่า การปรับปรุงคุณภาพในทรายปนดินเหนียว SC และทราย SM และ SM-SP ให้ค่ากำลังรับแรง

เนื่องสูงกว่าการปรับปรุงในคินเหนี่ยา CH และ CL ประมาณเป็น 2 เท่า สำหรับการศึกษาในส่วนที่สองพบว่าค่ากำลังรับแรงเฉือนในสภาวะไม่ระบายน้ำและไม่ดูดสกัดความยืดหยุ่น (E_{50}) ภายหลังการผสานในห้องปฏิบัติการจากการทดสอบแรงอัดแกนเดียวสำหรับคินเหนี่ยาแข็ง CL และทรายปันคินเหนี่ยา SC ในพื้นที่จังหวัดเชียงใหม่มีค่าเพิ่มขึ้นเมื่อปริมาณของปูนซีเมนต์เพิ่มขึ้นหรือสัดส่วนของน้ำต่อปูนซีเมนต์โดยน้ำหนักลดลง สำหรับคินเหนี่ยาแข็ง CL ซึ่งมีค่ากำลังรับแรงเฉือนในสภาวะไม่ระบายน้ำที่อ่อนการปรับปรุงเท่ากับ 10 ตันต่อบาราเมตรเมื่อผสานปูนซีเมนต์เท่ากับ 100 ถึง 300 กิโลกรัมต่อลูกบาศก์เมตรของคินที่ถูกปรับปรุงและสัดส่วนของน้ำต่อปูนซีเมนต์เท่ากับ 1.0 ถึง 1.7 โดยน้ำหนัก พบร่วมกับค่ากำลังรับแรงเฉือนในสภาวะไม่ระบายน้ำและไม่ดูดสกัดความยืดหยุ่น (E_{50}) ที่ 28 วันเท่ากับ 40 ถึง 125 และ 14,000 ถึง 41,000 ตันต่อบาราเมตรตามลำดับและจะมีค่าเพิ่มขึ้นอีกเมื่ออายุการบ่มเป็น 90 และ 180 วัน ค่า $E_{50}/c_{u,co}$ เท่ากับ 200 ถึง 500 สำหรับทรายปันคินเหนี่ยา SC เมื่อใช้ปริมาณของปูนซีเมนต์และน้ำในสัดส่วนเดียวกันพบว่าค่ากำลังรับแรงเฉือนในสภาวะไม่ระบายน้ำและไม่ดูดสกัดความยืดหยุ่น (E_{50}) ที่ 28 วันเท่ากับ 60 ถึง 180 และ 26,000 ถึง 60,000 ตันต่อบาราเมตรตามลำดับและมีค่าเพิ่มขึ้นอีกเมื่ออายุการบ่มเป็น 90 และ 180 วัน ค่า $E_{50}/c_{u,co}$ เท่ากับ 200 ถึง 600

ค่ากำลังรับแรงเฉือนของการปรับปรุงในทรายและทรายปันคินเหนี่ยามีแนวโน้มลดลงเมื่อปริมาณมวลละเอียดของคินเดิมก่อนการปรับปรุงเพิ่มขึ้นและค่ากำลังรับแรงเฉือนของการปรับปรุงในคินเหนี่ยามีแนวโน้มลดลงเมื่อค่าครรชนีพลาสติกของคินเดิมเพิ่มขึ้น จากการเรียบเทียบค่ากำลังรับแรงเฉือนของคินซีเมนต์ที่ทำการผสานในห้องปฏิบัติการและในสถานสำหรับโครงการคลองประปาฟั่งตะวันตก ตอนบน (แม่กลอง-ท่าจีน) สามารถคาดคะเนได้ว่าค่ากำลังรับแรงเฉือนในสภาวะไม่ระบายน้ำที่ 28 วันจากการผสานในสถานสำหรับคินเหนี่ยาแข็งปันทราย CL และทรายปันคินเหนี่ยา SC ในพื้นที่จังหวัดเชียงใหม่อาจมีค่าอยู่ในช่วง 20 ถึง 60 และ 35 ถึง 100 ตันต่อบาราเมตรตามลำดับเมื่อปริมาณของปูนซีเมนต์เท่ากับ 100 ถึง 300 กิโลกรัมต่อลูกบาศก์เมตรของคินที่ถูกปรับปรุงและสัดส่วนของน้ำต่อปูนซีเมนต์เท่ากับ 1.0 ถึง 1.7 โดยน้ำหนัก

Thesis Title	Soil Improvement by Soil Cement Column for Clays and Clayey Sand	
Author	Mr. Wattana Makararotrit	
M. Eng.	Civil Engineering	
Examining Committee		
	Assoc. Prof. Dr. Chitchai Anantasech	Chairman
	Asst. Prof. Dr. Boonthep Nanegrungsank	Member
	Asst. Prof. Dr. Aniruth Thongchai	Member
	Assoc. Prof. Kasem Petchgate	Member

ABSTRACT

Soil improvement by cement column method, which increase shear strength and reduce consolidation of soil, is very successful in soft clay. However, there are very limited informations of the application for stiff clay or clayey sand. This study presents the results of soil improvement by cement for soft clay, stiff clay, clayey sand, and sand from both field and laboratory works. In part I, the study presents the results of soil improvement by mixing with cement in laboratory and field for clay (CH, CL), clayey sand (SC), and sand (SW, SW-SP) from West Bank Raw Water Canal Project (Mae Klong – Tha Chin). Jet Grouting Method was selected for installation of cement column in the field. In part II, the study presents the results of soil improvement by cement in laboratory for stiff clay and clayey sand in Chiang Mai province.

In part I, it was found that the field undrained shear strength from unconfined compression test of the soil cement varied in a very wide range, the highest value is about 3 times of the lowest value. The strength from soil cement specimens prepared in laboratory is 2 to 4 times higher than the lowest strength in the field. The strength for clayey sand and sand is 2 times higher than clay. In part II, it was found that the laboratory undrained shear strength and modulus of elasticity (E_{50}) from unconfined compression test of stiff clay and clayey sand, which mixed with cement, increased when quantity of cement was increased or value of water by cement ratio was reduced. The strength at 28 days of improved stiff clay (shear strength before improving is 10

t/m^2) is 40 to 125 t/m^2 and modulus of elasticity is 14,000 to 41,000 t/m^2 when quantity of cement is 100 to 300 kilograms per cubic meter of soil and water by cement ratio is 1.0 to 1.7 by weight. The $E_{50}/c_{u,col}$ ratio of stiff clay is 200 to 500. For improved clayey sand, the strength at 28 days and modulus of elasticity is 60 to 180 t/m^2 and 26,000 to 60,000 t/m^2 , respectively. The $E_{50}/c_{u,col}$ ratio of clayey sand is 200 to 600. The strength and modulus of elasticity for both soils are higher at 90 and 180 days than at 28 days.

The undrained shear strength of soil cement is reduced when plasticity index or percent finer in the unimproved soil is increased. From the informations about laboratory and field undrained shear strengths of the Canal Project, the field undrained shear strength of Chiang Mai stiff clay and Chiang Mai clayey sand might be estimated as 20 to 60 t/m^2 and 35 to 100 t/m^2 when quantity of cement is 100 to 300 kilograms per cubic meter of soil and water by cement ratio is 1.0 to 1.7 by weight.