

การนำข่องเหลือจากโครงการผลิตลวดเหล็กอัดแรงมาใช้ในเชิงวิศวกรรมโยธา



นาย ณัฐสุม สกุลวงศ์

วิทยานิพนธ์เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรวิศวกรรมศาสตรมหาบัณฑิต
ภาควิชวิศวกรรมโยธา

มหาวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

พ.ศ. 2533

ISBN 974-577-070-1

ลิขสิทธิ์ของมหาวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

016797

๑๐๓๐๙๕๐๖

CIVIL ENGINEERING APPLICATION OF WASTE
FROM PRESTRESSED WIRE PRODUCTION

Mister Natsom Sa-nguanwong

A Thesis Submitted in Partial Fulfillment of the Requirements
for the Degree of Master of Engineering

Department of Civil Engineering

Graduate School

Chulalongkorn University

1990

ISBN 974-577-070-1



หัวข้อวิทยานิพนธ์ การนำเสนอแหล่งจากโรงงานผลิตลวดเหล็กอัดแรงมากใช้ใน
เชิงวิศวกรรมโยธา
โดย นาย พัชรัตน์ สงวนวงศ์
ภาควิชา วิศวกรรมโยธา
อาจารย์ที่ปรึกษา ศาสตราจารย์ ดร. ดิเรก ลาวณย์ศิริ

มหาวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย อุमูติให้เป็นวิทยานิพนธ์ฉบับนี้ เป็นส่วน
หนึ่งของการศึกษาตามมาลักษณะปรัชญาของมหาวิทยาลัย

..... ลายเซ็น คณบดีมหาวิทยาลัย
(ศาสตราจารย์ ดร. ถาวร วัชระกัย)

คณะกรรมการสอบวิทยานิพนธ์

..... ลายเซ็น ประธานกรรมการ
(รองศาสตราจารย์ อุนุกูลย์ อิศรเสน ณ อุยธยา)

..... ลายเซ็น อาจารย์ที่ปรึกษา
(ศาสตราจารย์ ดร. ดิเรก ลาวณย์ศิริ)

..... ลายเซ็น กรรมการ
(ศาสตราจารย์ ดร. นิวัติ ดารานันท์)

..... ลายเซ็น กรรมการ
(รองศาสตราจารย์ ดร. บุญสม เลิศหรรษ์วงศ์)

..... ลายเซ็น กรรมการ
(ดร. มีระชาติ รื่นไกรฤกษ์)



ພິມເປົ້າດັ່ງນັ້ນກັບທັດຍໍ່ວ່າ ວິທານີໃຫ້ນີ້ກາຍໃນກຣອບສີເຂົ້າວິ່ນເຫັນແຕ່ຍຸ

ຜູ້ສະນະ ສົງນວງໝໍ : ການນຳຂອງເຫຼືອຈາກໂຮງງານ ພລືຕລວດ ເຫັນດັບແຮງນາໃຊ້ໃນ ເສີງ
ວິສາກຣມໄອຍາ (CIVIL ENGINEERING APPLICATION OF WASTE FROM PRESTRESSED
WIRE PRODUCTION) ອ.ທີປະການ : ສ.ຕ.ຕ.ເຣກ ລາວພົມຄີຣີ, 203 ມັງກອນ
ISBN 974-577-070-1

ຂອງເຫຼືອຈາກໂຮງງານ ພລືຕລວດ ເຫັນດັບແຮງ ເປັນກາກວັດສຸ່ງຄ້າທາກໃນນໍາໄປໃຫ້ປະໄຍືນດ້ານນີ້
ດ້ານໄດ້ແລ້ວ ຈະກ່ອໄຫ້ເກີດກາຮະຕ່ອກາຮນສ່າງແລະສ່າງພົກຮະຫບຕ່ອງສິ່ງແວດລົ້ມ ດັ່ງນັ້ນໃນການນຳຂອງເຫຼືອໝຶ່ງ
ເປັນພົງໄລທະນາໃຊ້ໃນເສີງວິສາກຣມໄອຍາ ຈຶ່ງເປັນແນວທາງໝຶ່ງໃນການປະຢູກຕໍ່ມາໃຊ້ງານໝຶ່ງໄດ້ຄັດເລືອກມາ
ທ່າງການສຶກຂາວິຈີຍໃນຄັ້ງນີ້ ໂດຍມີຈຸດປະສົງສີເພື່ອສຶກຂາຄຸມສົມບັດຂອງພົງໄລທະທີ່ເກີຍຂ້ອງກັບດ້ານວິສາກຣມ
ໄອຍາ ສຶກຂາຄຸມສົມບັດຂອງພົງໄລທະເມື່ອພົມດ້ວຍສາຮ stabilizer ໂດຍຄຳນິ້ງສຶກກຳລັງທີ່ເປົ່າຍືນແປລັງໄປ ແລະ
ເພື່ອກຳທັນຄອນເຂດກາຮໃຊ້ສາຮ stabilizer ໂດຍຄຳນິ້ງສຶກນິດແລະປະມິາຜົນຂອງສາຮ stabilizer

ສໍາຫັນວິທີກາຮສຶກຂາແລະວິຈີຍໃນຄັ້ງນີ້ປະກອບດ້ວຍ ກາຮທດສອນ ຄຸມສົມບັດທາງ ເຄມີ ແລະທາງກາຍກາພ
ຂອງພົງໄລທະດ້ວຍ່າງ ກາຮທດສອນເພື່ອພິຈາລາດຖຸກຳລັງຂອງພົງໄລທະຍ່າງເຕີວ ກາຮຄັດ ເລືອກສර
stabilizer ທີ່ເໜາະສົມກັບພົງໄລທະ ກາຮທດສອນ ເພື່ອພິຈາລາດຖຸກຳລັງຂອງພົງໄລທະສົມເຊີ້ມັນຕົ້ນທີ່ເກີດໝຶ່ງ
ແລະກາຮພິຈາລາດແລະວິເຄຣາະທ່ອງຄໍປະກອບທີ່ມີພົດຕ່ອກກຳລັງໂດຍກາຮທດສອນນີ້ຈະໃຊ້ວິທີກາຮທດລອງຕາມມາຕຽບຮູ້າ
ການທາງໜ່າງ

ຈາກກາຮສຶກຂາວິຈີຍພວກວ່າ ຂອງເຫຼືອຈາກໂຮງງານ ພລືຕລວດ ເຫັນດັບແຮງນີ້ເປັນພົງໄລທະ ປື້ນ
ປະກອບດ້ວຍ iron oxide ເປັນສ່ວນນັກ ເມື່ອນໍາໄປເປົ່າຍືນເຫັນກັບຮະບນຂອງ AASHTO soil
classification ພບວ່າມີຄຸມສົມບັດດ້ວຍ soil group A-5 ແລະ group A-7-5 ສໍາຫັນສາຮ
stabilizer ທີ່ເໜາະສົມກັບພົງໄລທະເຄື່ອນໄຫຼານ

ກຳລັງຂອງພົງໄລທະຍ່າງເຕີວ ເນື້ອວັດໃນຮູບປັບຂອງຂອງຄ່າກຳລັງຮັບແຮງອັດຫຼື UCS
(unconfined compressive strength) ມີຄ່າເທົ່າກັນ 4.70 ກກ./ໜົມ² ແລະເນື້ອສົມເຊີ້ມັນຕົ້ນໄປດ້ວຍ
ປະມິາຜົນທີ່ເໜາະສົມຄື່ອງ 20 ເປົ້ອງເໜັນຕົ້ນ 22 ເປົ້ອງເໜັນຕົ້ນ 24 ເປົ້ອງເໜັນຕົ້ນ ແລະ 26 ເປົ້ອງເໜັນຕົ້ນ ພບວ່າ
ມີຄ່າຂອງກຳລັງຮັບແຮງອັດທີ່ຮະຍະເວລາການນັ່ນ 28 ວັນ ເທົ່າກັນ 15.89 ກກ./ໜົມ² 22.16 ກກ./ໜົມ²
23.57 ກກ./ໜົມ² ແລະ 27.01 ກກ./ໜົມ² ຕາມລຳດັບ

ໃນກາຮວິເຄຣາະທ່າງກຳລັງໃນຮູບປັບຂອງຄ່າກຳລັງຮັບແຮງອັດ ແລະຄ່າ unsoaked CBR ພບວ່າດີ່ນີ້ທັງ
2 ນິຕິ ມີຄວາມສັນພັນທັນໃນຮູບປັບຂອງສົມກາຮຄົດຄອຍເລັ້ນຕຽງ (linear regression) ຕື່ອ CBR = 70.6 +
2.70 UCS ປື້ນໃຫ້ໄດ້ເໜາະສົມໃນໜ່າງທີ່ຄ່າຂອງ UCS ອູ່ຮະຫວ່າງ 5 ກກ./ໜົມ² ຖື້ນ 32 ກກ./ໜົມ² ໂດຍ
ມີຄວາມຄລາດເຄລື່ອນຂອງຄ່າ unsoaked CBR ເຊິ່ງປະມິາຜົນ 6.4 ເປົ້ອງເໜັນຕົ້ນ

ຈາກກາຮສຶກຂາວິຈີຍໃນຄັ້ງນີ້ ພບວ່າ ເມື່ອນໍາຂອງເຫຼືອດັ່ງກ່າວມາ ພົມສົມເຊີ້ມັນຕົ້ນ 26 ເປົ້ອງເໜັນຕົ້ນ
ສາມາດນໍາໄປໃຫ້ເປົ່າຍືນວັດສຸ່ນພື້ນທາງໄດ້ ສໍາຫັນກາຮນໍາໄປປະຢູກຕໍ່ໃຫ້ໃນການວິສາກຣມໄອຍາດ້ານອື່ນ ຖ້ອງ
ຄຳນິ້ງສຶກນິດຕະຫຼາດແລະຮາຍລະເອີຍດ້ວຍ ປະກອບດ້ວຍ



NATSOM SA-NGUANWONG : CIVIL ENGINEERING APPLICATION OF WASTE FROM PRESTRESSED WIRE PRODUCTION. THESIS ADVISOR : PROF. DIREK LAVANSIRI, Ph.D., 203 PP. ISBN 974-577-070-1

Waste from prestressed wire production create problem in transportation and expect to environment therefore it was considered on its application in civil engineering usage. The objectives were to study the properties of waste related to civil engineering, to consider the change in strength when mixed with an appropriate stabilizer and to specify the significance of both type and quantity of stabilizer.

The study composed of testing of chemical as well as physical properties of the steel dust by considering the strength of the dust alone and selecting sufficient stabilizer to mix with the dust and testing of the cement stabilized dust. All of the tests conformed to DOH standard procedures.

For properties, waste was mostly composed of iron oxide and similar to group A-5 and group A-7-5 in AASHTO soil classification. The appropriate stabilizer was cement which effected on cement hydration.

For strength, the unconfined compressive strength of specimen composed only waste was 4.70 ksc. and the unconfined compressive strength of specimens composed of waste and the significant cement contents in 20, 22, 24 and 26 per cent at an age of 28 days were 15.89, 22.16, 23.57 and 27.01 ksc. respectively.

The analysis for strength on the basis of both the unconfined compressive strength and the unsoaked CBR was comparatively considered. And the mathematical model of them in linear regression was $CBR = 70.6 + 2.70 \text{ UCS}$. By means of this relationship the suitable values of unconfined compressive strength were between 5 and 32 ksc. and the standard error of unsoaked CBR estimation was 6.4 per cent.

From this research, waste from prestressed wire production mixed with 26 per cent cement can be used for base course of highways. For other purposes in civil engineering application, the standard, policy and implementation roles must be considered carefully.

ภาควิชา วิศวกรรมโยธา
สาขาวิชา วิศวกรรมโยธา
ปีการศึกษา 2532

ลายมือชื่อนิสิต
ลายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษา



กิตติกรรมประภาศ

วิทยานิพนธ์ฉบับที่ได้สำเร็จลุล่วงไปได้ด้วยความช่วยเหลืออย่างดีเยี่ยม
ของศาสตราจารย์ ดร. ดิเรก ลาภัยศรี อาจารย์ที่ปรึกษาวิทยานิพนธ์ ชั่งท่านได้ให้
คำแนะนำและข้อคิดเห็นค่า ฯ ของการวิจัยด้วยดีมาตลอด

ขอขอบพระคุณท่านที่ให้ความอนุเคราะห์ในการวิจัยครั้งนี้ ไว้เป็นอย่างสูง ชั่งได้แก่

ศาสตราจารย์ ดร. นิวัติ ดาวนันทน์ แห่งภาควิชาศึกษาธิการ โยธา
คณะวิศวกรรมศาสตร์ จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

ศาสตราจารย์ ดร. วินิต ช่อวิเชียร หัวหน้าภาควิชาศึกษาธิการ โยธา
คณะวิศวกรรมศาสตร์ จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

รองศาสตราจารย์ อanhaliy oisarase na ณ อยุธยา หัวหน้าสาขาวิศึกษาชั่วคราวที่แล่น
และการบรรยาย คณะวิศวกรรมศาสตร์ จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

ผู้ช่วยศาสตราจารย์ ดร. สุรพล จิราลักษณ์ หัวหน้าสาขาวิศึกษาชั่วคราวปฐน์
คณะวิศวกรรมศาสตร์ จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

รองศาสตราจารย์ ดร. บุญสม เลิศกิริยานนท์ แห่งภาควิชาศึกษาธิการ โยธา
คณะวิศวกรรมศาสตร์ จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

ดร.ธีระชาติ รุ่นไกรฤทธิ์ หัวหน้าฝ่ายวิชาการ กองวิเคราะห์และวิจัย
กรมทางหลวง

คุณสองอาช คุหะภัยมณฑ์ วิศวกรโยธา 7 ฝ่ายออกแบบทาง กองสำรวจและออกแบบ
กรมทางหลวง

กรรมการผู้จัดการ บริษัทไทยสะเปเชียลໄว์ จำกัด

ท้ายนี้ ผู้วิจัยได้รับการสนับสนุนจากพระคุณอย่างสูงต่อ บิดา-มารดา ชั่งสนับสนุนในด้าน^{*}
การเงิน และให้กำลังใจแก่ผู้วิจัยเสมอมาจนสำเร็จการศึกษา



หน้า

บทคัดย่อภาษาไทย	๕
บทคัดย่อภาษาอังกฤษ	๖
กิตติกรรมประกาศ	๗
สารบัญตาราง	๗
สารบัญภาพ	๘
คำอธิบายสัญญาลักษณ์และคำย่อ	๙

บทที่

1. บทนำ	1
1.1 คำนำและความเป็นมาของปัจจุบัน	1
1.2 วัตถุประสงค์	1
1.3 ขอบเขตและแนวทางในการวิจัย	2
1.4 ประโยชน์ของการวิจัย	2

สารนัญ (ต่อ)

หน้า

บทที่

2.	การคัดเลือกสาร stabilizer ในการปรับปรุงคุณภาพของโอล่าห์ 3	3
2.1	วัตถุประสงค์ในการนำสาร stabilizer มาปรับปรุงคุณภาพ ของโอล่าห์ 3	3
2.2	การทดสอบเพื่อหาคุณสมบัติทางเคมีของโอล่าห์ 6	6
2.3	การทดสอบเพื่อหาคุณสมบัติทางกายภาพของโอล่าห์ 6	6
2.3.1	การทดลองและวิเคราะห์หาขนาดคละ 9	9
2.3.2	การทดลองและวิเคราะห์หาความถ่วงจำเพาะ 11	11
2.3.3	การทดลองและวิเคราะห์หา Atterberg limit ... 11	11
2.4	การวิเคราะห์ผลที่ได้จากการทดสอบในหัวข้อที่ 2.2 และหัวข้อที่ 2.3 11	11
2.5	การคัดเลือกสาร stabilizer ในการปรับปรุงคุณภาพ ของโอล่าห์ 16	16
3.	พฤติกรรมและภาพรวมผลงานในอดีต 20	20
3.1	ชนิดของวัสดุที่เหมาะสมในการทำ cement - stabilization 20	20

สารบัญ (ต่อ)

หน้า

บทที่

3.1.1	คุณสมบัติโดยทั่วไป	20
3.1.2	คุณสมบัติที่สำคัญของวัสดุ	21
3.2	กลไกที่เกิดขึ้นในการทำ cement - stabilization	28
3.2.1	สารประกอบทางเคมีที่สำคัญ ของปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์	30
3.2.2	ปฏิกิริยาทางเคมีที่เกิดขึ้น	30
3.3	องค์ประกอบที่มีผลต่อกำลังของ cement - stabilized material	32
3.3.1	อิทธิพลเนื่องจากส่วนประกอบทางเคมี	34
3.3.2	อิทธิพลเนื่องจากส่วนประกอบทางกายภาพ	40
3.3.3	Curing	55
3.3.4	อิทธิพลเนื่องจากซีเมนต์	60
4.	การทดสอบที่เกี่ยวข้องกับการวิจัย	65
4.1	การทดสอบการบดลัดวงโลหะตัวอย่าง	66

สารบัญ (ต่อ)

หน้า

บทที่

4.1.1 การเตรียมตัวอย่างทดสอบ	66
4.1.2 การทดสอบการบดอัค	66
4.2 การทดสอบ unconfined compressive strength (UCS) ของผงโลหะอย่างเดียว	66
4.2.1 การเตรียมตัวอย่างทดสอบ	66
4.2.2 การทดสอบ UCS	68
4.3 การทดสอบ CBR ของผงโลหะอย่างเดียว	68
4.3.1 การเตรียมตัวอย่างทดสอบ	68
4.3.2 การทดสอบ CBR	68
4.4 การทดสอบการบดอัคผงโลหะผสมชีเมเนต์	68
4.4.1 การเตรียมตัวอย่างทดสอบ	70
4.4.2 การทดสอบการบดอัค	70
4.5 การทดสอบ unconfined compressive strength (UCS) ของผงโลหะผสมชีเมเนต์	70

สารบัญ (ต่อ)

หน้า

บทที่

4.5.1 ปริมาณซีเมนต์และน้ำที่ใช้	70
4.5.2 การเตรียมตัวอย่างทดสอบ	70
4.5.3 การทดสอบ UCS	70
 4.6 การทดสอบ CBR ของผงโลหะผสมซีเมนต์	71
4.6.1 ปริมาณซีเมนต์และน้ำที่ใช้	71
4.6.2 การเตรียมตัวอย่างทดสอบ	71
4.6.3 การทดสอบ CBR	71
 5. ผลการทดสอบและการวิเคราะห์	72
5.1 ผลการทดสอบการบดอัดแห้ง โลหะตัวอย่าง	72
5.2 ผลการทดสอบ unconfined compressive strength (UCS) ของผงโลหะอย่างเดียว	72
5.3 ผลการทดสอบ CBR ของผงโลหะอย่างเดียว	74
5.4 ผลการทดสอบการบดอัดแห้ง โลหะผสมซีเมนต์	74

สารบัญ (ต่อ)

หน้า

บทที่

5.5	ผลการทดสอบ unconfined compressive strength (UCS) ของผงโลหะผสมชีเมเนต์	78
	5.5.1 อิทธิพลเนื่องจากองค์ประกอบทางเคมี	78
	5.5.2 อิทธิพลเนื่องจากองค์ประกอบทางกายภาพ	84
	5.5.3 อิทธิพลเนื่องจากการบ่ม (curing)	84
	5.5.4 อิทธิพลเนื่องจากชีเมเนต์	85
5.6	ความสัมพันธ์ระหว่างค่า unconfined compressive strength (UCS) กับค่า unsoaked CBR ของผงโลหะผสมชีเมเนต์	85
6.	สรุปผลการวิจัยและข้อเสนอแนะ	92
6.1	ข้อสรุปโดยทั่วไป	92
6.2	การนำไปใช้ในเชิงวิศวกรรมโยธา	94
6.3	ข้อเสนอสำหรับการวิจัยครั้งต่อไป	95

สารบัญ (ต่อ)

หน้า

เอกสารอ้างอิง	96
ภาคผนวก	99
ประวัติผู้เขียน	203



สารบัญตาราง

หน้า

ตารางที่ 2.1 แสดงผลการวิเคราะห์ฟองโลหะตัวอย่าง	7
ตารางที่ 2.2 การจัดอันดับ oxide ของชาตุต่าง ๆ ที่ได้จากการวิเคราะห์	8
ตารางที่ 2.3 แสดงผลการทดลอง hydrometer analysis	9
ตารางที่ 2.4 AASHTO Soil Classification	14
ตารางที่ 2.5 United Soil Classification	17
ตารางที่ 2.6 เปรียบเทียบการคัดเลือกวิธีในการ stabilization โดยพิจารณา จากคุณสมบัติทางกายภาพ	18
ตารางที่ 3.1 ปริมาณซีเมนต์สำหรับ soil ชนิดต่าง ๆ ตามระบบ AASHTO (PCA, 1959)	25
ตารางที่ 3.2 ปริมาณซีเมนต์ที่ต้องการโดยเฉลี่ยของ sandy soil (PCA, 1959)	26
ตารางที่ 3.3 ปริมาณซีเมนต์ที่ต้องการโดยเฉลี่ยของ silty soil และ clayey soil (PCA, 1959)	26
ตารางที่ 3.4 ปริมาณซีเมนต์ที่ต้องการโดยเฉลี่ยของวัสดุต่าง ๆ (PCA, 1959) ...	27
ตารางที่ 3.5 แสดงคุณสมบัติต่าง ๆ ของ cement - stabilized soil	33

สารนักการงาน (ต่อ)

หน้า

ตารางที่ 3.6	แสดงขนาดคละของวัสดุที่จะทำการศึกษาหาความสัมพันธ์ระหว่างกำลังกับ dry density	45
ตารางที่ 3.7	แสดงค่าของ n ในสมการ $S = KD^n$ สำหรับ granular material 3 ชนิด ที่สภาพต่าง ๆ กัน	48
ตารางที่ 4.1	คุณสมบติของผงโลหะตัวอย่าง	65
ตารางที่ 5.1	แสดงผลการทดสอบหาค่า optimum moisture content และ maximum dry density ของผงโลหะตัวอย่างซึ่งผสมชีเมนต์ที่ปริมาณต่าง ๆ	75
ตารางที่ 5.2	แสดงผลการทดสอบหาค่า unconfined compressive strength ของผงโลหะผสมชีเมนต์ที่ปริมาณต่าง ๆ และระยะเวลาการบ่มต่าง ๆ กัน	79
ตารางที่ 5.3	แสดงผลการทดสอบหาค่า unsoaked CBR ของผงโลหะผสมชีเมนต์ที่ปริมาณต่าง ๆ และระยะเวลาการบ่มต่าง ๆ กัน	79
ตารางที่ 5.4	แสดงผลเปรียบเทียบระหว่างค่าของ unsoaked CBR และ soaked CBR ที่ปริมาณชีเมนต์ 18 เปอร์เซนต์ ที่ระยะเวลาการบ่มต่าง ๆ	86
ตารางที่ 5.5	แสดงผลเปรียบเทียบระหว่างค่าของ unsoaked CBR และ soaked CBR ที่ปริมาณชีเมนต์ 24 เปอร์เซนต์ ที่ระยะเวลาการบ่มต่าง ๆ	86
ตารางที่ 5.6	แสดงผลการทดลองหาค่าการดูดซึมน้ำ (water absorption)	88

สารบัญตาราง (ต่อ)

หน้า

ตารางที่ 5.7	แสดงผลการทดสอบหาค่าการบวมตัว (swell)	89
ตารางที่ 5.8	ข้อมูลแสดงความล้มเหลวระหว่างค่าของ UCS และ unsoaked CBR ที่ได้จากการทดสอบ	90
ตารางที่ ค.1	แสดงผลการทดสอบ compaction test ที่ปริมาณซีเมนต์ต่าง ๆ ...	200



สารกฤา

หน้า

รูปที่ 2.1	แสดง grain size distribution ของผงโลหะตัวอ่อนย่าง	10
รูปที่ 2.2	Plasticity Chart	12
รูปที่ 2.3	แสดงการกำหนดขอบเขตขนาดคละของ cement - bound material ชนิดต่าง ๆ	19
รูปที่ 3.1	แสดงขนาดคละของวัสดุที่เหมาะสมกับการกำ cement - stabilization	22
รูปที่ 3.2	เกณฑ์กำหนดในการคัดเลือกสาร stabilizer ที่เหมาะสมกับ soil ชนิดต่าง ๆ ของ USA Air Force	23
รูปที่ 3.3	แสดงค่าของ plasticity ซึ่งมีผลต่อปริมาณซีเมนต์ที่ต้องการ	29
รูปที่ 3.4	แสดงความสัมพันธ์ระหว่าง unconfined compressive strength กับ pH ของ soil ซึ่งสมดุล 10 % โดยน้ำหนัก	36
รูปที่ 3.5	แสดงความสัมพันธ์ระหว่างกำลังของ soil ที่ระดับต่าง ๆ จากผิวน กับเวลา ภายหลังจากการ stabilization ด้วยบุนซีเม็นต์ปอร์ตแลนด์ 10 %	37
รูปที่ 3.6	แสดงผลของ calcium chloride ที่มีต่อ cement - stabilized clay - sand mixture	38

สารบัญภาค (ต่อ)

หน้า

รูปที่ 3.7 แสดงผลของ calcium sulphate ที่มีต่อ cement - stabilized clay - sand mixture	39
รูปที่ 3.8 แสดงความสัมพันธ์ระหว่างกำลังของ cement - stabilized lateritic soil ซึ่งมี Fe_2O_3 และ Al_2O_3 ประกอบอยู่	41
รูปที่ 3.9 แสดง degree of hydration ของ soil ชนิดต่าง ๆ เมื่อผลิตภัณฑ์ชีเมนต์ 10 %	42
รูปที่ 3.10 แสดงให้เห็นฤทธิกรรมของ Al_2O_3 ใน soil ซึ่งมีผลต่อกำลังของ cement - stabilized soil ที่เวลาต่าง ๆ	43
รูปที่ 3.11 (a) แสดงความสัมพันธ์ระหว่าง unconfined compressive strength กับ dry density ของ silty clay และ fine gravel ที่ได้จากขนาดคละในตารางที่ 3.6 เมื่อนำมาทำการ stabilized ด้วยชีเมนต์ โดย plot บน normal scale	46
รูปที่ 3.11 (b) แสดงความสัมพันธ์ระหว่าง unconfined compressive strength กับ dry density ของ silty clay และ fine gravel ที่ได้จากขนาดคละในตารางที่ 3.6 เมื่อนำมาทำการ stabilized ด้วยชีเมนต์ โดย plot บน log scale	47
รูปที่ 3.12 แสดงค่า n ที่ได้จาก slope ของ cement - stabilized material ต่าง ๆ	49
รูปที่ 3.13 แสดงความสัมพันธ์ระหว่าง moisture content และ dry density ของ cement - stabilized soil	51

สารนักษา (ต่อ)

หน้า

รูปที่ 3.14 แสดงให้เห็นอิทธิพลของ moisture content ที่มีผลต่อ dry density และกำลังของ soil - cement mixture ที่ประกอบด้วยซีเมนต์ 20 % และ dune clay ผสม montmorillonite clay ในอัตราส่วน 1 : 1 52
รูปที่ 3.15 แสดงการเปลี่ยนแปลงของ unconfined compressive strength เมื่อ mixing time เพิ่มขึ้น 54
รูปที่ 3.16 แสดงความสัมพันธ์ระหว่าง dry density และเวลาที่ล่าช้าในการบดอัดภายในหลัง mixing แล้ว ของวัสดุ 2 ชนิด ซึ่งผสมด้วยซีเมนต์ 10 % 56
รูปที่ 3.17 ผลที่เกิดขึ้นเมื่อ age of curing เพิ่มขึ้น ของ cement - stabilized soil โดยใช้ปริมาณซีเมนต์ 5 % 58
รูปที่ 3.18 แสดงความสัมพันธ์ระหว่าง curing temperature และ unconfined compressive strength ของ soil 3 ชนิด ที่ stabilized ด้วยซีเมนต์ 10 % 59
รูปที่ 3.19 ผลที่เกิดขึ้นกับ unconfined compressive strength เมื่อกำกับ soaking 61
รูปที่ 3.20 แสดงความสัมพันธ์ระหว่าง unconfined compressive strength และปริมาณซีเมนต์ของ soil 5 ชนิด ซึ่งทำการ stabilized ด้วย บู่ซี เมนต์บอร์ตแอลมต์ 62

สารบัญภาพ (ต่อ)

หน้า

รูปที่ 3.21	แสดงความสัมพันธ์ระหว่าง unconfined compressive strength ที่ 7 วัน และปริมาณซีเมนต์ ของ stone 6 ชนิด ชั้งทำการ stabilized ด้วยฟลูเซ่เมเนต์ปอร์ทแลนด์	63
รูปที่ 4.1	การวัดคุณภาพนำมาราจากโรงงานผลิตมวลเหล็กอัดแรง ชั้งประกอบด้วยผงโลหะ ^๒ โดยมี Fe_2O_3 เป็นสำคัญ	67
รูปที่ 4.2	นำมาทำการอบให้แห้งและร่อนผ่านตะแกรงเบอร์ 4	67
รูปที่ 4.3	เครื่องมือที่ใช้ในการทดสอบหาค่า unconfined compressive strength "VERSA-TESTER"	69
รูปที่ 5.1	แสดงการหาค่า optimum moisture content และ maximum dry density ของผงโลหะอย่างเดียว	73
รูปที่ 5.2	แสดงความสัมพันธ์ระหว่าง optimum moisture content และ maximum dry density ของผงโลหะตัวอย่าง ที่ปริมาณซีเมนต์ต่าง ๆ	76
รูปที่ 5.3	แสดงความสัมพันธ์ระหว่างปริมาณซีเมนต์ และค่าของ maximum dry density	77
รูปที่ 5.4	แสดงความสัมพันธ์ระหว่างค่า unconfined compressive strength และปริมาณซีเมนต์ ที่ระยะเวลาการบ่มต่าง ๆ	80
รูปที่ 5.5	แสดงความสัมพันธ์ระหว่างค่า unconfined compressive strength และระยะเวลาการบ่ม ที่ปริมาณซีเมนต์ต่าง ๆ	80

สารนักษาพ (ต่อ)

หน้า

รูปที่ 5.6	แสดงความสัมพันธ์ระหว่างค่า unsoaked CBR และปริมาณซีเมนต์ที่ระยะเวลาการบ่มต่าง ๆ	81
รูปที่ 5.7	แสดงความสัมพันธ์ระหว่างค่า unsoaked CBR และระยะเวลาการบ่มที่ปริมาณซีเมนต์ต่าง ๆ	82
รูปที่ 5.8	แสดงการเปรียบเทียบระหว่างค่าของ unsoaked CBR และ soaked CBR ที่ปริมาณซีเมนต์ 18 เปอร์เซ็นต์ ที่ระยะเวลาการบ่มต่าง ๆ	87
รูปที่ 5.9	แสดงการเปรียบเทียบระหว่างค่าของ unsoaked CBR และ soaked CBR ที่ปริมาณซีเมนต์ 24 เปอร์เซ็นต์ ที่ระยะเวลาการบ่มต่าง ๆ	87
รูปที่ 5.10	แสดงให้เห็นการเปลี่ยนแปลงของการดูดซึมน้ำ (water absorbtion)	88
รูปที่ 5.11	แสดงให้เห็นการเปลี่ยนแปลงของการบวม (swell)	89
รูปที่ 5.12	แสดงความสัมพันธ์ระหว่างค่าของ UCS และ unsoaked CBR	91
รูปที่ ๑.1	ลักษณะการ failure ของปูน石灰筋ซีเมนต์ เมื่อทำการทดสอบเพื่อหาค่า UCS	202

คำอธิบายสัญญาลักษณ์และคำย่อ

g/ml	=	กรัมต่อมิลลิลิตร
lb/ft ³	=	ปอนด์ต่อลูกบาศก์ฟุต
S	=	ดีกรีของความอิ่มตัว (degree of saturation)
OMC	=	ความชื้นที่พอดีเหมาะสม (optimum moisture content)
UCS	=	กำลังรับแรงอัด (unconfined compressive strength)
MPa (MN/m ²)	=	เมกะพาสคัล
kg/cm ²	=	กิโลกรัมต่อตารางเซนติเมตร
lb/in. ²	=	ปอนด์ต่อตารางนิ้ว
CBR	=	California bearing ratio