

คุณสมบัติทางวิศวกรรมของกากหินน้ำมันแม่สักผสมชิเมนต์ปอร์ทแลนด์



นายรักษา กมลเวชช์

วิทยานิพนธ์นี้เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญาวิศวกรรมศาสตรมหาบัณฑิต

แผนกวิชาวิศวกรรมโยธา

บัณฑิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

พ.ศ. 2521

002538

17086292

ENGINEERING PROPERTIES OF MAE-SOD SPENT SHALE WITH PORTLAND CEMENT

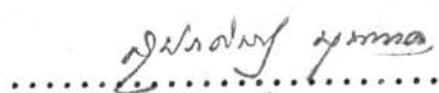
Mr. Raksa Kamolvage

A Thesis Submitted in Partial Fulfillment of the Requirements  
for the Degree of Master of Engineering  
Department of Civil Engineering  
Graduate School  
Chulalongkorn University  
1978

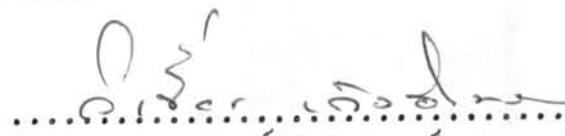
หัวขอวิทยานิพนธ์	คุณสมบูรณ์ทางวิศวกรรมของกากหินน้ำหนักแน่นและอุดมด้วยตัวแอลน์
โดย	นายรักษ์ กมล เวชช์
แผนกวิชา	วิศวกรรมโยธา
อาจารย์ที่ปรึกษา	รองศาสตราจารย์ ประจิต จิรปภา

---

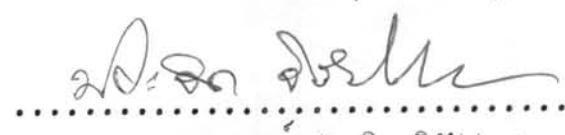
บันทึกวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย อนุมัติให้วิทยานิพนธ์ฉบับนี้เป็นส่วนหนึ่ง  
ของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญาดุษฎีบัณฑิต

 ....., คำยืนยันบันทึกวิทยาลัย  
(รองศาสตราจารย์ ดร. สุประดิษฐ์ บุนนาค)

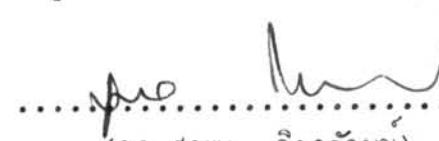
คณะกรรมการสอบวิทยานิพนธ์

 ....., ประธานกรรมการ  
(รองศาสตราจารย์ วิเชียร เถ่งอำนวย)

 ....., กรรมการ  
(รองศาสตราจารย์ ดร. สุประดิษฐ์ บุนนาค)

 ....., กรรมการ  
(รองศาสตราจารย์ ประจิต จิรปภา)

 ....., กรรมการ  
(ผู้ช่วยศาสตราจารย์ ดร. สุรัชัย สมพันธ์ชาครกุล)

 ....., กรรมการ  
(ดร. สุรพล จิวลาลักษณ์)

ลิขสิทธิ์ของบันทึกวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

หัวข้อวิทยานิพนธ์

คุณสมบัติทางวิศวกรรมของกากหินน้ำมันแม่สอดสมชีเมนต์ปอร์ทแลนด์

ชื่อนิสิต

นายรักษา กมลเวชช์

อาจารย์ที่ปรึกษา

รองศาสตราจารย์ ประจิท จิรปปภา

แผนกวิชา

วิศวกรรมโยธา

ปีการศึกษา

2521



บทคัดย่อ

ทำการ เผาหินน้ำมันแม่สอดขนาด 1 ถึง 6 นิ้ว คัดเอาเฉพาะกากหินน้ำมันที่ไม่เย็น หรือหลอมละลายและมีขนาดที่แผ่นตะแกรงเบอร์ 10 ของมาตรฐานอเมริกัน ศึกษาคุณสมบัติ ด้านการบดอัด และค่าความเครนแรงอัดโดย Unconfined Compression Test, Unconsolidated Undrained Test เมื่อก้อนรัศกุ่มตัวด้วยน้ำ ทดสอบความคงทนโดยวิธีเปียก-แห้ง ทดสอบหังกากหินน้ำมันล้วน ๆ และกากหินน้ำมันผสมสมชีเมนต์ปอร์ทแลนด์ พบว่ากากมี ลักษณะ เป็นกินร่วนคล้ายทราย ไม่มีความเหนียว เม็ดคุมแข็ง เมื่อบดด้วยเครื่องมือ Havard Miniature Compactor หังกากล้วนและกากผสมสมชีเมนต์มีความหนาแน่นสูงสุด อยู่ระหว่าง 1.1 ถึง 1.2 กันต่อสูญเสียเมตร และสามารถคงรูปร่างเป็นก้อนได้เช่นเดียว กับคิน ปริมาณน้ำที่ความหนาแน่นคินแห้งสูงสุดอยู่ระหว่าง 35 ถึง 45 เปอร์เซนต์ เมื่อทดสอบ ความแข็งแรงพบว่าค่าความเครนแรงอัดที่ได้จากการทดสอบ Unconsolidated Undrained Test เมื่อก้อนรัศกุ่มตัวมีความมากกว่าค่าที่ได้จาก Unconfined Compression Test ค่าความเครนแรงอัดที่ได้จาก Unconfined Compression Test ของกากหินน้ำมันล้วน ๆ มีค่าประมาณไม่เกิน 2.4 กก./ซม.<sup>2</sup> และกากหินน้ำมันล้วน ๆ ไม่มีความคงทนต่อการทดสอบ เปียก-แห้ง เมื่อผสมสมชีเมนต์ความแข็งแรงและความคงทนจะเพิ่มตามปริมาณสมชีเมนต์ อัตรา ผสมสมชีเมนต์อยู่สุดเพื่อใช้ในงานก่อสร้างหัวไป 8 % ให้ค่าความเครนแรงอัดสูงสุดจาก Unconfined Compression Test 300 ปอนด์ต่อตารางนิ้ว ซึ่งเป็นค่าที่ระบุโดย Highway Research Board, 1961. ที่อัตราผสมสมชีเมนต์ 8 % นี้ก้อนรัศกุ่สามารถทนต่อการทดสอบ เปียก-แห้งได้ค่อนข้าง

Thesis Title                   Engineering Properties of Mae - Sod Spent Shale  
                                  with Portland Cement

Name                           Mr.Raksa Kamolvage

Thesis Advisor               Assoc.Professor Prachit Chiruppapa

Accadæmic Year             1978

#### ABSTRACT

Mae - Sod oil shale of 1 to 6 inches in size, was completely burned. Spent shale, being without sintering or smelting and having the grain size finer than number 10 U.S.Standard Sieve, was selected as specimens. The compaction characteristics, unconfined compressive and the saturated undrained strength characteristics, and the behavior from durability test shown by wet - dry method, were studied. The studies were for both pure spent shale and spent shale mixed with portland cement. The spent shale was silty or sand size, having sharped edges, hard grain, and without any plasticity. Compaction test by Havard Miniature Compactor gave the optimum dry density of pure spent shale or spent shale mixed with portland cement between 1.1 to 1.2 metric tons per cubic meter, and the specimens could maintain it's molded - shape like as clay. The optimum moisture contents were between 35 to 45 percent. The unconsolidated undrained strength of completely saturated sample, having the effective confining stress of 0.4 ksc., was more than unconfined compressive strength. The maximum unconfined compressive strength of pure spent shale was not more than  $2.4 \text{ kg./cm}^2$  and could not resist in wet - dry test. The strength and durability increased with cement content.

The least amount of cement content mixed with spent shale for construction uses, was 8 percents. The figure is selected based on the standard of the Highway Research Board, 1961., and **the** result of durability test.



### กิติกรรมประกาศ

ในการ เรียนวิทยานิพนธ์จะสำเร็จลุล่วงไปไม่ได้ ถ้าหากผู้เรียนไม่ได้รับคำแนะนำ  
นำ ความช่วยเหลือ และแรงใจจากท่านเหล่านี้

ผู้เขียนขอขอบคุณรองศาสตราจารย์ประจิตร จิรปภา ซึ่งเป็นอาจารย์ผู้ควบคุม  
การวิจัย ที่กรุณาให้คำปรึกษา แนะนำ ตรวจสอบและแก้ไขวิทยานิพนธ์ดังต่อไปนี้

ผู้เขียนขอขอบคุณผู้ช่วยศาสตราจารย์ ดร.สุรัษฎ์ สันพันธารักษ์ และ<sup>๑</sup>  
ดร.สรพลด จิราลักษณ์ ที่กรุณาให้คำปรึกษาแนะนำให้วิธีและขั้นตอนการทดลองอันเป็นที่ได้มา<sup>๒</sup>  
ของข้อมูลในการวิจัยนี้ รวมทั้งแก้ไขปัญหาที่เกิดขึ้นให้สำเร็จลุล่วงได้ด้วยดี และขอขอบคุณ<sup>๓</sup>  
กรรมการสอบวิทยานิพนธ์อีกสองท่านคือ รองศาสตราจารย์วิเชียร เทิงอำนวย ประธาน  
กรรมการ และรองศาสตราจารย์ ดร.สุประดิษฐ์ บุนนาค กรรมการ

ขอขอบคุณแผนกวิศวกรรมโยธาที่อำนวยความสะดวกในการใช้เครื่องมือทดลอง  
และห้องปฏิบัติการ

รักษา กมลเวชช์

บทคัดย่อภาษาไทย .....	๓
บทคัดย่อภาษาอังกฤษ .....	๔
กิจกรรมประกวด .....	๘
รายการการงานประกอบ .....	๙
รายการรูปประกอบ .....	๑๐
<b>บทที่ ๑ บทนำ .....</b>	<b>๑</b>
1.1 ความเป็นมาของปัญหา .....	๑
1.2 แหล่งที่น้นนำมันแม่สอด .....	๑
1.3 การปรับปรุงคุณสมบัติของวัสดุโดยการผสมกับชีเมนต์ ปอร์ทแลนด์ .....	๒
1.4 วัสดุประสงค์และขอบเขตของการวิจัย .....	๓
1.5 ประโยชน์ที่จะได้รับจากการวิจัยนี้ .....	๔
<b>บทที่ ๒ บทบรรยาย .....</b>	<b>๕</b>
2.1 ธรรมชาติของหินนำมัน .....	๕
2.2 ธรรมชาติของหินนำมันแม่สอด .....	๖
2.3 ธรรมชาติของกาหินนำมันแม่สอด .....	๑๑
2.4 ปรากฏการณ์เมื่อผสมกากหินนำมันกับชีเมนต์ปอร์ท แลนด์และนำ .....	๑๑
2.5 องค์ประกอบที่มีผลต่อคุณสมบัติของวัสดุผสมชีเมนต์ ...	๑๔
2.6 ผลของการผสมชีเมนต์ปอร์ทแลนด์เข้าไปในคิ่น .....	๑๙
<b>บทที่ ๓ วิธีการวิจัย .....</b>	<b>๒๐</b>
3.1 การเก็บตัวอย่างหินนำมัน .....	๒๑
3.2 การนาหินนำมัน .....	๒๑



หนา	
3.3 การทดสอบคุณสมบัติทางฟิสิกส์ เกมีและวิศวกรรมหัวไป	21
3.4 การทดสอบคุณสมบัติค่านการบดอัด (Compaction) ของภาคหินน้ำมัน.....	22
3.5 การทดสอบความแข็งแรงโดย Unconfined Com- pression Test.....	22
3.6 การทดสอบความแข็งแรงโดย Unconsolidated Undrained Test เมื่อก่อนวัสดุอิ่มคัว.....	23
3.7 การทดสอบความคงทนโดยวิธีเปลี่ยน - แห้ง.....	23
3.8 รายละเอียดการทดสอบต่าง ๆ ที่ถือเป็นมาตรฐานการ วิจัยนี้.....	23
<b>บทที่ 4 ผลการทดลอง.....</b>	<b>30</b>
4.1 ลักษณะภาคหินน้ำมันที่ได้จากการแยกในเทานอน.....	30
4.2 คุณสมบัติทางฟิสิกส์ เกมีและวิศวกรรมหัวไป.....	30
4.3 คุณสมบัติค่านการบดอัด (Compaction).....	31
4.4 ผลการทดสอบความแข็งแรงโดย Unconfined Com- pression Test.....	31
4.5 ผลการทดสอบความแข็งแรงโดย Unconsolidated Undrained Test เมื่อก่อนวัสดุอิ่มคัว.....	36
4.6 ผลการทดสอบความคงทนโดยวิธีเปลี่ยนแห้ง.....	56
<b>บทที่ 5 การอภิปรายผลการทดลอง.....</b>	<b>58</b>
5.1 คุณสมบัติของภาคหินน้ำมันที่นำมาทดลอง.....	58
5.2 ผลของปริมาณเมนต์.....	58
5.3 ผลของปริมาณความซึ้นในขณะบดอัด.....	59
5.4 ผลของการหนาแน่น.....	61

## หน้า

5.5 ผลของการบันน.....	61
5.6 ผลของการทดสอบ Unconsolidated Undrained Test ก่อนการหินน้ำมันอิ่มตัวด้วยน้ำ.....	62
5.7 ผลการทดสอบความคงทนเปียก - แห้ง.....	63
บทที่ 6 สูปผู้ผลการวิจัยและขอเสนอแนะ.....	64
 บรรณานุกรม.....	66
ภาคผนวก.....	69
ประวัติการศึกษา.....	97

## รายการตารางประกอบ

	หน้า
ตารางที่ 1 ผลการวิเคราะห์หาปริมาณน้ำมันในหินน้ำมันแม่สอด ..	7
ตารางที่ 2 การเปรียบเทียบขัตคุต่าง ๆ ที่มีอยู่ในหินน้ำมันเก็บ จากสถานที่ทาง .... ในอั่งເກອມສອດ.....	10
ตารางที่ 3 ส่วนประกอบของชิ้นเนนท์ปอร์ทแลนด์(Type I )...	14
ตารางที่ 4 ค่าสมบัติทางเคมี ฟลิกส์และวิศวกรรมของกากหิน น้ำมันแม่สอด.....	32
ตารางที่ 5 อัตราการผสานชิ้นเนนท์คำสุดเมื่อบดอัดกากหินน้ำมันที่ ความชื้นในความหนาแน่นดินแห้งสูงสุด.....	34
ตารางที่ 6 ความชื้นที่ให้ความหนาแน่นดินแห้งสูงสุดและความ หนาแน่นดินแห้งสูงสุดของกากหินน้ำมันผสานชิ้นเนนท์ ปอร์ทแลนด์.....	34
ตารางที่ 7 ความชื้นที่บดอัดให้ความหนาแน่นดินแห้งสูงสุดและ ให้ความเคนแรงอัดสูงสุด.....	35
ตารางที่ 8 ความสัมพันธ์ระหว่างความหนาแนนและความเคน แรงอัดกากหินน้ำมันผสานชิ้นเนนท์ 6 เปอร์เซนต์ บน 7 วัน ในอากาศห้องทดลอง.....	36
ตารางที่ 9 ผลการเปรียบเทียบค่า $\sigma_u$ ที่ได้จากการทดลอง Unconsolidated Undrained Test และ Uncon- fined Compression Test.....	37
ตารางที่ 10 ความเ肯แรงอัดสูงสุดจาก Unconfined Com- pression Test ของกากหินน้ำมันผสานชิ้นเนนท์ ภายหลังการทดลองเบี้ยกแห้ง.....	37

## รายการรูปประกอบ

	รายการรูปประกอบ	หน้า
รูปที่ 1	แหล่งหินน้ำมันภายในประเทศไทยและแหล่งแร่เชื้อเพลิงอื่น.....	8
รูปที่ 2	แผนที่แหล่งหินน้ำมันอ่าวเกอเมสอด.....	9
รูปที่ 3	ภาคหินน้ำมันภายในหลังเพาท์อุณหภูมิ $1,000 - 1,100$ องศาเซลเซียสกีกรีด.....	12
รูปที่ 4	องค์ประกอบที่มีผลต่อเสถียรภาพของวัสดุผสมชิเมนต์.....	15
รูปที่ 5	เครื่องมือ Harvard Miniature Compactor.....	22
รูปที่ 6	เครื่องมือ Unconfined Compression Test.....	24
รูปที่ 7	เครื่องมือ Triaxial Test.....	25
รูปที่ 8	กรอบอัดความดันส่วนหลัง Back Pressure.....	25
รูปที่ 9	Grain Size Distribution Curve.....	33
รูปที่ 10	กราฟความสัมพันธ์ระหว่างปริมาณความชื้นและความหนาแน่น <sup>กินแห้งสูงสุด</sup> ของหินน้ำมันแม่สอดผสมชิเมนต์ 0%, 3%, 6%, 9%.....	38
รูปที่ 11	กราฟความสัมพันธ์ระหว่างความเค้นแรงอัดสูงสุดและปริมาณ ชิเมนต์ที่ผสม.....	39
รูปที่ 12	กราฟความสัมพันธ์ระหว่างความเค้นแรงอัดสูงสุดและความ ชื้นขณะบดอัดหินน้ำมันผสมชิเมนต์ 0 %.....	40
รูปที่ 13	กราฟความสัมพันธ์ระหว่างความเค้นแรงอัดสูงสุดและความ ชื้นขณะบดอัดหินน้ำมันผสมชิเมนต์ 3 %.....	41
รูปที่ 14	กราฟความสัมพันธ์ระหว่างความเค้นแรงอัดสูงสุดและความ ชื้นขณะบดอัดหินน้ำมันผสมชิเมนต์ 6 %.....	42

รูปที่ 15 กราฟความสัมพันธ์ระหว่างความกén แรงอัดสูงสุดและความชื้นของดักการหินน้ำมันผสมชิ้นเปลี่ยนที่ 9 %.....	43
รูปที่ 16 กราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลาที่บ่มกับความกén แรงอัดสูงสุด.....	44
รูปที่ 17 ผลการทดสอบ Unconsolidated Undrained Test. บกอคที่ความชื้นให้ความหนาแน่นสูงสุด ภาคหินน้ำมันผสมชิ้นเปลี่ยนที่ 0 % อิ่มตัวภายในนา.....	45
รูปที่ 18 ผลการทดสอบ Unconsolidated Undrained Test . บกอคที่ความชื้นให้ความหนาแน่นสูงสุด ภาคหินน้ำมันผสมชิ้นเปลี่ยนที่ 3 % อิ่มตัวภายในนา.....	46
รูปที่ 19 ผลการทดสอบ Unconsolidated Undrained Test. บกอคที่ความชื้นให้ความหนาแน่นสูงสุด ภาคหินน้ำมันผสมชิ้นเปลี่ยนที่ 6 % อิ่มตัวภายในนา.....	47
รูปที่ 20 ผลการทดสอบ Unconsolidated Undrained Test. บกอคที่ความชื้นให้ความหนาแน่นสูงสุด ภาคหินน้ำมันผสมชิ้นเปลี่ยนที่ 9 % อิ่มตัวภายในนา.....	48
รูปที่ 21 กราฟความสัมพันธ์ค่า $R_n$ เปอร์เซนต์ชิ้นเปลี่ยนที่ 7 เวลาที่บ่ม เมื่อทำ Unconsolidated Undrained Test ภาคหินน้ำมันผสมชิ้นเปลี่ยนที่ 6 % อิ่มตัวภายในนา.....	49
รูปที่ 22 ผลการทดสอบความคงทนเบี่ยง - แห้ง ภาคหินน้ำมันผสมชิ้นเปลี่ยนที่ 3 % บ่ม 7 วัน.....	50
รูปที่ 23 ผลการทดสอบความคงทนเบี่ยง - แห้ง ภาคหินน้ำมันผสมชิ้นเปลี่ยนที่ 6 % บ่ม 7 วัน.....	51

รูปที่ 24 ผลการทดลองความคงทนเบี้ยก - แห้ง ภาคหินน้ำมันผสม ซีเมนต์ 9 % บม 7 วัน.....	52
รูปที่ 25 ผลการทดลองความคงทนเบี้ยก - แห้ง (ชุดก้อนวัสดุ) ภาคหินน้ำมันผสมซีเมนต์ 3 % บม 7 วัน.....	53
รูปที่ 26 ผลการทดลองความคงทนเบี้ยก - แห้ง (ชุดก้อนวัสดุ) ภาคหินน้ำมันผสมซีเมนต์ 6 % บม 7 วัน.....	54
รูปที่ 27 ผลการทดลองความคงทนเบี้ยก - แห้ง (ชุดก้อนวัสดุ) ภาคหินน้ำมันผสมซีเมนต์ 9 % บม 7 วัน.....	55