

สารบัญ

	หน้า
กิตติกรรมประกาศ	ค
บทคัดย่อภาษาไทย	๗
บทคัดย่อภาษาอังกฤษ	๘
สารบัญตาราง	๙
สารบัญภาพ	๑๐
อักษรย่อและสัญลักษณ์	๑๑
บทที่ 1 บทนำ	๑
1.1 ที่มาและความสำคัญของปัญหาที่นำไปสู่การศึกษาวิจัย	๑
1.2 วัตถุประสงค์ของการวิจัย	๒
1.3 ขอบเขตการวิจัย	๒
บทที่ 2 ทฤษฎีและสรุปสาระสำคัญจากเอกสารที่เกี่ยวข้อง	๓
2.1 ทฤษฎีการคาดคะเนการทรุดตัว	๓
2.1.1 การคาดคะเนการทรุดตัววิธี Terzaghi (1967)	๓
2.1.2 การคาดคะเนการทรุดตัววิธี Broms (1984)	๕
2.1.3 การคาดคะเนการทรุดตัววิธี Poulos and Davis (1980)	๑๒
2.1.4 การคาดคะเนการทรุดตัววิธี Asaoka (1978)	๑๙
2.1.5 การคาดคะเนการทรุดตัววิธีไฟไนท์เอลิเมนต์	๒๑
2.1.6 การหาค่าหน่วยแรงกดทับสูงสุดในอดีตของดิน	๒๓
2.1.7 การประผลการทดสอบแรงเฉือนในที่ดินไปพัด	๒๔

2.2 ลักษณะสภาพชั้นดินและคุณสมบัติของดิน	25
2.2.1 ลักษณะสภาพชั้นดินและคุณสมบัติของดินเหนียวกรุ่นเทพ	25
2.3 ลักษณะสภาพชั้นดินและคุณสมบัติของดินเหนียวของโครงการที่ศึกษา	33
2.4 เสาคันซีเมนต์ วัสดุคันกั้นทาง และแบบจำลองของดิน	36
2.4.1 เสาคันซีเมนต์	36
2.4.2 วัสดุคันกั้นทาง	40
2.4.3 คุณสมบัติและแบบจำลองดิน	41
 บทที่ 3 การเจาะสำรวจ การติดตั้งเครื่องมือวัดการทรุดตัวและการทดสอบในห้องปฏิบัติการ	45
3.1 สถานที่ทำการศึกษา	45
3.2 การเจาะสำรวจในสนาม	48
3.3 การทดสอบแรงเฉือนในที่ด้วยใบพัด	49
3.4 การติดตั้งเครื่องมือวัดการทรุดตัว	50
3.5 การทดสอบคุณสมบัติดินในห้องปฏิบัติการ	52
3.5.1 การทดสอบคุณสมบัติดินขันพื้นฐาน	52
3.5.2 การทดสอบการอัดตัวภายใน	52
3.5.3 การทดสอบแรงอัดสามแแกน	53
 บทที่ 4 ผลการทดสอบ	55
4.1 ผลการทดสอบในสนาม	55
4.1.1 ลักษณะสภาพชั้นดิน	55
4.1.2 ผลการทดสอบแรงเฉือนในที่ด้วยใบพัด	55
4.2 ผลการทดสอบในห้องปฏิบัติการ	57
4.2.1 ผลการทดสอบคุณสมบัติดินขันพื้นฐาน	57
4.2.2 ผลการทดสอบการอัดตัวภายใน	58
4.2.3 ผลการทดสอบแรงอัดสามแแกน	62

4.3 ข้อมูลการทดสอบที่ได้จากการก่อสร้าง	73
4.3.1 ข้อมูลผลการทดสอบคุณสมบัติคินตอนก้นทาง	73
4.3.2 ข้อมูลผลการทดสอบคุณสมบัติของเสาดินซีเมนต์	73
4.3.3 ข้อมูลผลการทดสอบการรับน้ำหนักบรรทุกของเสาเข็ม	76
4.4 ข้อมูลผลการตรวจวัดการทรุดตัว	78
 บทที่ 5 การคาดคะเนการทรุดตัว	81
5.1 ตัวแปรที่ใช้ในการคาดคะเนการทรุดตัว	81
5.1.1 ตัวแปรที่ใช้ในการคาดคะเนการทรุดตัววิธี Asaoka (1978)	81
5.1.2 ตัวแปรที่ใช้ในการคาดคะเนการทรุดตัววิธี Terzaghi (1967)	83
5.1.3 ตัวแปรที่ใช้ในการคาดคะเนการทรุดตัววิธี Broms (1984)	85
5.1.4 ตัวแปรที่ใช้ในการคาดคะเนการทรุดตัววิธี Poulos and Davis (1980)	88
5.1.5 ตัวแปรที่ใช้ในการคาดคะเนการทรุดตัววิธีไฟไนต์เอลิเมนต์	89
5.2 การคาดคะเนการทรุดตัว	96
5.2.1 การคาดคะเนการทรุดตัววิธี Asaoka (1978)	96
5.2.2 การคาดคะเนการทรุดตัววิธี Terzaghi (1967)	106
5.2.3 การคาดคะเนการทรุดตัววิธี Broms (1984)	114
5.2.4 การคาดคะเนการทรุดตัววิธี Poulos and Davis (1980)	121
5.2.5 การคาดคะเนการทรุดตัววิธีไฟไนต์เอลิเมนต์	129
5.3 วิจารณ์ผลการคาดคะเนการทรุดตัว	143
 บทที่ 6 สรุปและข้อเสนอแนะ	146
6.1 สรุป	146
6.2 ข้อเสนอแนะ	148
บรรณานุกรม	149

ภาคผนวก	156
ภาคผนวก ก. แผนภาพชั้นดินและผลการทดสอบคุณสมบัติคินดินชั้นพื้นฐาน	157
ภาคผนวก ข. รายงานผลการทดสอบแรงเนื้อในที่ด้วยใบพัด	167
ภาคผนวก ค. ผลการทดสอบการอัดตัวคายนำ	169
ภาคผนวก ง. รายงานผลการทดสอบเสาคินซีเมนต์	182
ภาคผนวก จ. การคำนวณการทรุดตัววิธี Terzaghi (1967)	190
ภาคผนวก ฉ. การคำนวณการทรุดตัวโดยวิธี Broms (1975)	197
ภาคผนวก ช. การคำนวณการทรุดตัววิธี Poulos and Davis (1980)	204
ภาคผนวก ชช. การคำนวณการทรุดตัววิธีไฟไนต์เอลิเมนต์	231
ภาคผนวก ชชช. ประวัติผู้เขียน	244

ลิขสิทธิ์มหาวิทยาลัยเชียงใหม่
 Copyright[©] by Chiang Mai University
 All rights reserved

สารบัญตาราง

ตาราง	หน้า
2.1 ลักษณะชั้นคินและคุณสมบัติขั้นพื้นฐานของตนนสายกรุงเทพฯ - ชลบุรี (สายใหม่) ตอน 1-A/1	27
2.2 ลักษณะชั้นคินและคุณสมบัติขั้นพื้นฐานของทางหลวงหมายเลข 34 สายกรุงเทพฯ - ชลบุรี	27
2.3 แสดงคุณสมบัติขั้นพื้นฐานของคินเหนี่ยวแข็งกรุงเทพ	28
2.4 ค่ากำลังรับแรงเฉือนแบบระบบภายใน (S _u) และค่าโมดูลัสแบบระบบภายใน (E _u) ของคินเหนี่ยวอ่อนกรุงเทพ	28
2.5 ค่ามุนเสียดทาง (ϕ') และค่าความเชื่อมแน่น (c') ของคินเหนี่ยวอ่อนกรุงเทพ	29
2.6 ค่ามุนเสียดทาง (ϕ') และค่าความเชื่อมแน่น (c') ของคินเหนี่ยวแข็งกรุงเทพ	29
2.7 แสดงคุณสมบัติการอัดตัวของคินเหนี่ยวอ่อนกรุงเทพ	30
2.8 แสดงคุณสมบัติการอัดตัวคายน้ำของคินเหนี่ยวคินเหนี่ยวแข็งกรุงเทพฯ	31
2.9 แสดงสมการความสัมพันธ์ระหว่างคุณสมบัติทางค้านกากภาพกับค่า C _u และ CR ของคินเหนี่ยวแข็งกรุงเทพ	31
2.10 ค่าสัมประสิทธิ์ความซึมนำในดินจากงานวิจัยในอดีต	32
2.11 แสดงความสัมพันธ์ระหว่างตัวแปรคินต่างๆ กับ λ, K [*]	33
2.12 คุณสมบัติที่ไวป้องคินในสายทางเข้า – ออกทางค้านใต้ ของท่าอากาศยานสุวรรณภูมิ “ACCESS D”	34
2.13 คุณสมบัติของคินเหนี่ยวแข็งจากการสำรวจเบื้องต้น กม. 0+815 และ 1+550	35
2.14 คุณสมบัติทางค้านกำลังของคินในสายทางเข้า – ออกทางค้านใต้ ของท่าอากาศยานสุวรรณภูมิ “ACCESS D”	35
2.15 แสดงคุณสมบัติการอัดตัวของคินในสายทางเข้า – ออกทางค้านใต้ ของท่าอากาศยานสุวรรณภูมิ “ACCESS D”	36
2.16 แสดงแบบจำลองและตัวแปรคินที่ใช้ในการวิเคราะห์การทรุดตัว ริชีไฟแนนซ์เอลิเมนต์ ตนนสายบางนา - บางปะกง โครงการฯ 3	42

2.17 แสดงแบบจำลองและตัวแปรคินที่ใช้ในการวิเคราะห์การทรุดตัว วิธีไฟไนต์เอลิเมนต์ บนฐานงาน – บางปะกง	43
2.18 แสดงแบบจำลองและตัวแปรคินที่ใช้ในการวิเคราะห์การทรุดตัว วิธีไฟไนต์เอลิเมนต์ ของคันทางทดลอง	44
3.1 แสดงการทดสอบคุณสมบัติดินในห้องปฏิบัติการของแต่ละหมู่เจาะ	54
4.1 แสดงค่ากำลังรับแรงเฉือนแบบไม่ระบายน้ำจากการทดสอบแรงเฉือน ในที่ด้วยใบพัดบริเวณ กม. 0+800 - 1+100	57
4.2 แสดงค่าความชื้นในดิน ค่า Liquit Limit และค่า Plastic Index บริเวณ กม. 0+800 - 1+100	58
4.3 แสดงค่าตัวแปรคินที่ได้จากการทดสอบ Consolidation Test บริเวณที่ทำการศึกษา กม.0+800, 1+000 และ 1+100	59
4.4 แสดงผลค่า c'_v เนลลี่ที่ได้จากการทดสอบการอัดตัวขยาย	60
4.5 แสดงค่า c' , ϕ' และค่า Pore Water Parameter A จากการทดสอบ Isotropically Consolidated Undrained Triaxial Compression Test บริเวณที่ทำการศึกษา กม. 0+800, 1+000 และ 1+100	63
4.6 แสดงคุณสมบัติของดินตามคันทางที่ได้จากการทดสอบในสนาม	73
4.7 แสดงค่าเนลลี่คุณสมบัติต้านกายภาพและคุณสมบัติต้านวิศวกรรมของเสาดินซีเมนต์ ของโครงการที่ทำการวิจัย	74
4.8 แสดงวันที่และขั้นตอนการก่อสร้างโครงสร้างชั้นทาง	78
4.9 แสดงวันที่และผลการทรุดตัวของเสาดินซีเมนต์ในสนาม	79
4.10 แสดงค่าการทรุดตัวของแผ่นวัดการทรุดตัวจากการตรวจวัดในสนาม	80
5.1 ตัวแปรที่ใช้ในการคาดคะเนการทรุดตัวในแต่ละวิธี	81
5.2 แสดงค่าเวลาและการทรุดตัวที่ใช้ในการคำนวณการทรุดตัววิธี Asaoka (1978)	82
5.3 แสดงค่าตัวแปรคินที่ใช้ในการวิเคราะห์การทรุดตัว กม. 0+800	83
5.4 แสดงค่าตัวแปรคินที่ใช้ในการวิเคราะห์การทรุดตัว กม. 1+000	83
5.5 แสดงค่าตัวแปรคินที่ใช้ในการวิเคราะห์การทรุดตัว กม. 1+100	83
5.6 แสดงค่า C_c และ CR จากความสัมพันธ์ของคุณสมบัติเบื้องต้น	84
5.7 แสดงค่า $S_{u,soil}$, $S_{u,col}$ และ $S_{u,avg}$ จากโครงการที่ศึกษา	85
5.8 แสดงค่าแรงเฉือนแบบไม่ระบายน้ำของดินบริเวณรอบเสาเข็มดินซีเมนต์ และค่า Compression Modulus ของดิน	86

5.9 สรุปค่า M_{∞} , M_{Soil} ใช้ในการคำนวณการทรุดตัวในบริเวณชั้นดินที่ปรับปรุงด้วยเสาดินซีเมนต์	87
5.10 แสดงค่า Compression Modulus ของเสาดินซีเมนต์จากการคำนวณ	87
5.11 แสดงค่าตัวแปรที่ใช้ในการคำนวณอัตราการทรุดตัวในส่วนของดินที่ปรับปรุงด้วยเสาดินซีเมนต์	88
5.12 สรุปค่าตัวแปรที่ใช้ในการคาดคะเนการทรุดตัววิธี Poulos and Davis (1980)	89
5.13 แสดงค่า λ^* และ K^* ของดินเหนียวบริเวณ กม. 0+800	89
5.14 แสดงค่า λ^* และ K^* ของดินเหนียวบริเวณ กม. 1+000	90
5.15 แสดงค่า λ^* และ K^* ของดินเหนียวบริเวณ กม. 1+100	90
5.16 แสดงค่า k_v และ k_u ที่ได้จากการทดสอบในบริเวณที่ทำการศึกษา	91
5.17 แสดงค่าตัวแปรที่ใช้ในการคำนวณของวัสดุคันทาง	91
5.18 แสดงแบบจำลองและตัวแปรคินที่ใช้ในการวิเคราะห์การทรุดตัว วิธีไฟไนต์อเลมิเนต กม. 0+800	93
5.19 แสดงแบบจำลองและตัวแปรคินที่ใช้ในการวิเคราะห์การทรุดตัว วิธีไฟไนต์อเลมิเนต กม. 1+000	94
5.20 แสดงแบบจำลองและตัวแปรคินที่ใช้ในการวิเคราะห์การทรุดตัว วิธีไฟไนต์อเลมิเนต กม. 1+100	95
5.21 แสดงผลการคาดคะเนการทรุดตัวหลัก (Primary Consolidation) ของแผ่นวัสดุการทรุดตัววิธี Asaoka (1978)	100
5.22 แสดงผลการคาดคะเนการทรุดตัวที่ 537 วันของแผ่นวัสดุการทรุดตัว วิธี Asaoka (1978)	100
5.23 แสดงผลการคำนวณค่า $c_{v,Field}$ และค่า $c_{v,Field}/c_{v,Lab}$	101
5.24 แสดงระยะเวลาการทรุดตัวหลักที่ 99 % จากการคำนวณของแผ่นวัสดุการทรุดตัว	101
5.25 แสดงวัสดุโครงสร้างคันทางและน้ำหนักบรรทุกจรที่ใช้ในการคำนวณ น้ำหนักกระทำต่อกลุ่มเสาเข็ม	107
5.26 แสดงน้ำหนักกระทำในกรณีต่างๆ ที่ใช้ในการคำนวณค่าการทรุดตัว	107
5.27 แสดงผลค่าการทรุดตัวหลัก (Primary Consolidation) วิธี Terzaghi (1967)	109
5.28 แสดงผลค่าการทรุดตัวที่ 537 วัน วิธี Terzaghi (1967)	109
5.29 แสดงน้ำหนักกระทำในกรณีต่างๆ ที่ใช้ในการคำนวณค่าการทรุดตัว	114

5.9 สรุปค่า M_{col} , M_{Soil} ใช้ในการคำนวณการทรุดตัวในบริเวณชั้นดินที่ปรับปรุงด้วยเสาดินซีเมนต์	87
5.10 แสดงค่า Compression Modulus ของเสาดินซีเมนต์จากการคำนวณ	87
5.11 แสดงค่าตัวแปรที่ใช้ในการคำนวณอัตราการทรุดตัวในส่วนของดินที่ปรับปรุงด้วยเสาดินซีเมนต์	88
5.12 สรุปค่าตัวแปรที่ใช้ในการคาดคะเนการทรุดตัววิธี Poulos and Davis (1980)	89
5.13 แสดงค่า λ^* และ K^* ของดินเหนียวบริเวณ กม. 0+800	89
5.14 แสดงค่า λ^* และ K^* ของดินเหนียวบริเวณ กม. 1+000	90
5.15 แสดงค่า λ^* และ K^* ของดินเหนียวบริเวณ กม. 1+100	90
5.16 แสดงค่า k_v และ k_h ที่ได้จากการทดสอบในบริเวณที่ทำการศึกษา	91
5.17 แสดงค่าตัวแปรที่ใช้ในการคำนวณของวัสดุคันทาง	91
5.18 แสดงแบบจำลองและตัวแปรคินที่ใช้ในการวิเคราะห์การทรุดตัว วิธีไฟไนต์элемент กม. 0+800	93
5.19 แสดงแบบจำลองและตัวแปรคินที่ใช้ในการวิเคราะห์การทรุดตัว วิธีไฟไนต์элемент กม. 1+000	94
5.20 แสดงแบบจำลองและตัวแปรคินที่ใช้ในการวิเคราะห์การทรุดตัว วิธีไฟไนต์элемент กม. 1+100	95
5.21 แสดงผลการคาดคะเนการทรุดตัวหลัก (Primary Consolidation) ของแผ่นวัสดุการทรุดตัววิธี Asaoka (1978)	100
5.22 แสดงผลการคาดคะเนการทรุดตัวที่ 537 วันของแผ่นวัสดุการทรุดตัว วิธี Asaoka (1978)	100
5.23 แสดงผลการคำนวณค่า $c_{v,Field}$ และค่า $c_{v,Field}/c_{v,Lab}$	101
5.24 แสดงระยะเวลาการทรุดตัวหลักที่ 99 % จากการคำนวณของแผ่นวัสดุการทรุดตัว	101
5.25 แสดงวัสดุโครงสร้างคันทางและน้ำหนักบรรทุกที่ใช้ในการคำนวณ น้ำหนักกระทำต่อกลุ่มเสาเข็ม	107
5.26 แสดงน้ำหนักกระทำในกรณีต่างๆ ที่ใช้ในการคำนวณค่าการทรุดตัว	107
5.27 แสดงผลค่าการทรุดตัวหลัก (Primary Consolidation) วิธี Terzaghi (1967)	109
5.28 แสดงผลค่าการทรุดตัวที่ 537 วัน วิธี Terzaghi (1967)	109
5.29 แสดงน้ำหนักกระทำในกรณีต่างๆ ที่ใช้ในการคำนวณค่าการทรุดตัว	114

สารบัญภาพ

รูป

	หน้า
2.1 แสดงการกระจายของหน่วยแรงที่เพิ่มขึ้นในดินเนื่องจากน้ำหนักโครงสร้าง	5
2.2 ลักษณะการปรับปรุงคุณภาพดินด้วยเส้นดินซีเมนต์ของชั้นดินอ่อน	6
2.3 การทรุดตัวเมื่อ Column รับน้ำหนักน้อยกว่า Creep Strength	7
2.4 การทรุดตัวเมื่อ Column รับน้ำหนักมากกว่า Creep Strength	9
2.5 การทรุดตัวที่ต่างกัน (Differential Settlement)	10
2.6 แสดงค่า Settlement Influence Factor, I_s	13
2.7 แสดงค่า Compressibility Correction Factor For Settlement, R_k	14
2.8 แสดงค่า Depth Correction Factor for Settlement, R_p	14
2.9 แสดงค่า Poisson's Ratio Correction Factor for Settlement, R_v	15
2.10 แสดงความสัมพันธ์ของ $L/d = 10$ กับ α_F	15
2.11 แสดงความสัมพันธ์ของ $L/d = 25$ กับ α_F	16
2.12 แสดงความสัมพันธ์ของ $L/d = 50$ กับ α_F	16
2.13 แสดงความสัมพันธ์ของ $L/d = 100$ กับ α_F	17
2.14 แสดงความสัมพันธ์ของ $L/d = 25$ กับ N_b	17
2.15 แสดงการประมาณอัตราการทรุดตัวของเสาเข็มดีไซนา	18
2.16 แสดงความสัมพันธ์ของค่าการทรุดตัวกับเวลาที่ได้จากสนาม	19
2.17 กราฟการทรุดตัว	19
2.18 การหาค่า P'_c วิธี Casagrag	23
2.19 แสดงการหาค่า P'_c วิธีของ Sridharan et al. (1991)	24
2.20 ค่าปรับแก้ (μ) ของ Bjerrum (1972)	25
2.21 แสดงลักษณะสภาพชั้นดินของทางหลวงหมายเลข 34 สายกรุงเทพ-ชลบุรี	26

2.22 แสดงลักษณะสภาพชั้นดินของทางหลวงสายกรุงเทพฯ-ชลบุรี (สายใหม่) ตอน 1-A/1	26
2.23 แสดงลักษณะสภาพชั้นดินของถนนสายทางเข้า-ออกทางด้านใต้ “ACCESS D” ของท่าอากาศยานสุวรรณภูมิ	34
2.24 การทำงานของเครื่องจักรที่ก่อสร้างเสาคันชี้เมนต์	37
2.25 ลักษณะของก้านเจาะที่ใช้ในการก่อสร้างเสาคันชี้เมนต์	37
2.26 แสดงแผนภาพที่สมมุติการวิบัติของดินที่ปรับปรุงด้วยชี้เมนต์	38
2.27 แสดงแผนภาพที่สมมุติความสัมพันธ์ระหว่าง Stress-Strain ของดินที่ปรับปรุง ด้วยชี้เมนต์	39
3.1 แสดงแนวเส้นทางและถนนไอล์เดียบริเวณโครงการที่ศึกษา	45
3.2 แสดงตำแหน่งของคันทางคู่ขนาน (Frontage Road) ที่ทำการศึกษา	46
3.3 แสดงลักษณะของคันทางบริเวณที่ทำการศึกษา	47
3.4 แสดงตำแหน่งของแผ่นวัดการทรุดตัวและตำแหน่งของหุ่มเจาะที่ทำการศึกษา	48
3.5 แสดงลักษณะของเครื่องมือที่ใช้ทดสอบแรงเฉือนในที่ด้วยใบพัด	49
3.6 แสดงการทดสอบแรงเฉือนในที่ด้วยใบพัด	50
3.7 ลักษณะและขนาดของแผ่นวัดการทรุดตัวที่ติดตั้ง	51
3.8 แสดงลักษณะแผ่นวัดการทรุดตัวที่ใช้ในการวัดการทรุดตัว	51
3.9 แสดงตำแหน่งและหมายเลขของแผ่นวัดการทรุดตัว กม. 0+800, 1+000 และ 1+100	52
3.10 แสดงลักษณะเครื่องมือทดสอบแรงอัดสามแกน	53
4.1 แสดงลักษณะสภาพชั้นดินบริเวณที่ทำการศึกษา	56
4.2 แสดงค่าแรงเฉือนแบบไม่ระบายน้ำจากการทดสอบแรงเฉือนในที่ด้วยใบพัด บริเวณ กม. 0+800 - 1+100	56
4.3 แสดงผลการทดสอบการอัดตัวคายน้ำจากตัวอย่างดิน กม. 0+800	60
4.4 แสดงผลการทดสอบการอัดตัวคายน้ำจากตัวอย่างดิน กม. 1+000	61
4.5 แสดงผลการทดสอบการอัดตัวคายน้ำจากตัวอย่างดิน กม. 1+100	61
4.6 แสดงการหาค่าหน่วงแรงกดทับสูงสุดในอดีตของดินวิธี Sridharan et al. (1991) ของตัวอย่างดิน กม. 1+000 ระดับความลึก 12.0 – 12.5 เมตร	62
4.7 แสดงค่า Deviator Stress กับ Axial Strain จากการทดสอบ Consolidated Undrained Triaxial Compression Test (ตัวอย่างดิน Sta. 0+800 ความลึก 9.0 เมตร)	64

4.8 แสดงค่า Excess Pore Pressure กับ Axial Strain จากการทดสอบ Consolidated Undrained Triaxial Compression Test (ตัวอย่างดิน Sta. 0+800 ความลึก 9.0 เมตร)	64
4.9 แสดงค่า Deviator Stress กับ Axial Strain จากการทดสอบ Consolidated Undrained Triaxial Compression Test (ตัวอย่างดิน Sta. 0+800 ความลึก 13.5 เมตร)	65
4.10 แสดงค่า Excess Pore Pressure กับ Axial Strain จากการทดสอบ Consolidated Undrained Triaxial Compression Test (ตัวอย่างดิน Sta. 0+800 ความลึก 13.5 เมตร)	65
4.11 แสดงค่า Deviator Stress กับ Axial Strain จากการทดสอบ Consolidated Undrained Triaxial Compression Test (ตัวอย่างดิน Sta. 1+000 ความลึก 6.0 เมตร)	66
4.12 แสดงค่า Excess Pore Pressure กับ Axial Strain จากการทดสอบ Consolidated Undrained Triaxial Compression Test (ตัวอย่างดิน Sta. 1+000 ความลึก 6.0 เมตร)	66
4.13 แสดงค่า Deviator Stress กับ Axial Strain จากการทดสอบ Consolidated Undrained Triaxial Compression Test (ตัวอย่างดิน Sta. 1+000 ความลึก 13.5 เมตร)	67
4.14 แสดงค่า Excess Pore Pressure กับ Axial Strain จากการทดสอบ Consolidated Undrained Triaxial Compression Test (ตัวอย่างดิน Sta. 1+000 ความลึก 13.5 เมตร)	67
4.15 แสดงค่า Deviator Stress กับ Axial Strain จากการทดสอบ Consolidated Undrained Triaxial Compression Test (ตัวอย่างดิน Sta. 1+100 ความลึก 7.5 เมตร)	68
4.16 แสดงค่า Excess Pore Pressure กับ Axial Strain จากการทดสอบ Consolidated Undrained Triaxial Compression Test (ตัวอย่างดิน Sta. 1+100 ความลึก 7.0 เมตร)	68
4.17 แสดงค่า Deviator Stress กับ Axial Strain จากการทดสอบ Consolidated Undrained Triaxial Compression Test (ตัวอย่างดิน Sta. 1+100 ความลึก 15.0 เมตร)	69
4.18 แสดงค่า Excess Pore Pressure กับ Axial Strain จากการทดสอบ Consolidated Undrained Triaxial Compression Test (ตัวอย่างดิน Sta. 1+100 ความลึก 15.0 เมตร)	69
4.19 แสดงรูป Mohr' Circle และ Strength Envelope จากการทดสอบ Consolidated Undrained Triaxial Compression Test (ตัวอย่างดิน Sta. 0+800 ความลึก 9.0 เมตร)	70
4.20 แสดงรูป Mohr' Circle และ Strength Envelope จากการทดสอบ Consolidated Undrained Triaxial Compression Test (ตัวอย่างดิน Sta. 0+800 ความลึก 13.5 เมตร)	70
4.21 แสดงรูป Mohr' Circle และ Strength Envelope จากการทดสอบ Consolidated Undrained Triaxial Compression Test (ตัวอย่างดิน Sta. 1+000 ความลึก 6.0 เมตร)	71

4.22 แสดงรูป Mohr' Circle และ Strength Envelope จากการทดสอบ Consolidated Undrained Triaxial Compression Test (ตัวอย่างดิน Sta. 1+000 ความลึก 13.5 เมตร)	71
4.23 แสดงรูป Mohr' Circle และ Strength Envelope จากการทดสอบ Consolidated Undrained Triaxial Compression Test (ตัวอย่างดิน Sta. 1+100 ความลึก 7.5 เมตร)	72
4.24 แสดงรูป Mohr' Circle และ Strength Envelope จากการทดสอบ Consolidated Undrained Triaxial Compression Test (ตัวอย่างดิน Sta. 1+100 ความลึก 15.0 เมตร)	72
4.25 แสดงรูปของ Unit Weight ของ Cement Column บริเวณ กม. 0+538.500 - 1+406.500	74
4.26 แสดงค่า Water Content ของ Cement Column บริเวณ กม. 0+538.500 - 1+406.500	75
4.27 แสดงค่า Undrained Shear Strength ของ Cement Column บริเวณที่ทำการศึกษา กม. 0+538.500 - 1+406.500	75
4.28 แสดงรูปค่าของ E_{50} ของ Cement Column บริเวณที่ทำการศึกษา กม. 0+538.500 - 1+406.500	76
4.29 แสดงความสัมพันธ์ระหว่างค่าการหดตัวกับน้ำหนักบรรทุก จากการทดสอบการรับน้ำหนักบรรทุกของเสาเข็ม	77
4.30 แสดงความสัมพันธ์ระหว่างค่าการหดตัว, น้ำหนักบรรทุก กับเวลา จากการทดสอบการรับน้ำหนักบรรทุกของเสาเข็ม	78
4.31 แสดงค่าการหดตัวที่เวลาต่างๆจากการตรวจวัดในสนาม	79
5.1 แสดงค่า ϕ_{col} และ C_{col} จากแผนภาพสมมุติการวิบัติของดินที่ปรับปรุงด้วยซีเมนต์	86
5.2 การคำนวณค่าการหดตัวและค่า $c_{v,field}$ วิธี Asaoka (1978) ของแผ่นวัดการหดตัว หมายเลข No.1 (กม. 0+800)	96
5.3 การคำนวณค่าการหดตัวและค่า $c_{v,field}$ วิธี Asaoka (1978) ของแผ่นวัดการหดตัว หมายเลข No.2 (กม. 0+800)	97
5.4 การคำนวณค่าการหดตัวและค่า $c_{v,field}$ วิธี Asaoka (1978) ของแผ่นวัดการหดตัว หมายเลข No.3 (กม. 1+000)	97
5.5 การคำนวณค่าการหดตัวและค่า $c_{v,field}$ วิธี Asaoka (1978) ของแผ่นวัดการหดตัว หมายเลข No.4 (กม. 1+000)	98

5.6 การคำนวณค่าการทรุดตัวและค่า $c_{v,field}$ วิธี Asaoka (1978) ของแผ่นวัสดุการทรุดตัว หมายเลข No.5 (กม. 1+100)	98
5.7 การคำนวณค่าการทรุดตัวและค่า $c_{v,field}$ วิธี Asaoka (1978) ของแผ่นวัสดุการทรุดตัว หมายเลข No.6 (กม. 1+100)	99
5.8 การเปรียบเทียบค่าการทรุดตัวตามเวลาวิธี Asaoka (1978) กับการทรุดตัวจากสนามของ แผ่นวัสดุการทรุดตัวหมายเลข No.1 (กม. 0+800)	102
5.9 การเปรียบเทียบค่าการทรุดตัวตามเวลาวิธี Asaoka (1978) กับการทรุดตัวจากสนามของ แผ่นวัสดุการทรุดตัวหมายเลข No.2 (กม. 0+800)	103
5.10 การเปรียบเทียบค่าการทรุดตัวตามเวลาวิธี Asaoka (1978) กับการทรุดตัวจากสนามของ แผ่นวัสดุการทรุดตัวหมายเลข No.3 (กม. 1+000)	103
5.11 การเปรียบเทียบค่าการทรุดตัวตามเวลาวิธี Asaoka (1978) กับการทรุดตัวจากสนามของ แผ่นวัสดุการทรุดตัวหมายเลข No.4 (กม. 1+000)	104
5.12 การเปรียบเทียบค่าการทรุดตัวตามเวลาวิธี Asaoka (1978) กับการทรุดตัวจากสนามของ แผ่นวัสดุการทรุดตัวหมายเลข No.5 (กม. 1+100)	104
5.13 การเปรียบเทียบค่าการทรุดตัวตามเวลาวิธี Asaoka (1978) กับการทรุดตัวจากสนามของ แผ่นวัสดุการทรุดตัวหมายเลข No.6 (กม. 1+100)	105
5.14 การพิจารณาหน่วยแรงที่เพิ่มน้ำหนัก 2 : 1 (แนวคิ่ง:แนวราบ) วิธี Terzaghi (1967)	106
5.15 แสดงลักษณะคันทางไม่รวมน้ำหนักทางเท้า	107
5.16 แสดงลักษณะคันทางรวมน้ำหนักทางเท้า	108
5.17 แสดงลักษณะคันทางรูปสี่เหลี่ยม	108
5.18 การเปรียบเทียบค่าการทรุดตัวตามเวลาวิธี Terzaghi (1967) โดยใช้ $c_{v,Field}$ กับการทรุดตัว จากสนามของแผ่นวัสดุการทรุดตัวหมายเลข No.1 (กม. 0+800)	110
5.19 การเปรียบเทียบค่าการทรุดตัวตามเวลาวิธี Terzaghi (1967) โดยใช้ $c_{v,Field}$ กับการทรุดตัว จากสนามของแผ่นวัสดุการทรุดตัวหมายเลข No.2 (กม. 0+800)	110
5.20 การเปรียบเทียบค่าการทรุดตัวตามเวลาวิธี Terzaghi (1967) โดยใช้ $c_{v,Field}$ กับการทรุดตัว จากสนามของแผ่นวัสดุการทรุดตัวหมายเลข No.3 (กม. 1+000)	111
5.21 การเปรียบเทียบค่าการทรุดตัวตามเวลาวิธี Terzaghi (1967) โดยใช้ $c_{v,Field}$ กับการทรุดตัว จากสนามของแผ่นวัสดุการทรุดตัวหมายเลข No.4 (กม. 1+000)	111
5.22 การเปรียบเทียบค่าการทรุดตัวตามเวลาวิธี Terzaghi (1967) โดยใช้ $c_{v,Field}$ กับการทรุดตัว จากสนามของแผ่นวัสดุการทรุดตัวหมายเลข No. (กม. 1+100)	112

5.23 การเปรียบเทียบค่าการทруดตัวตามเวลาวิธี Terzaghi (1967) โดยใช้ $c_{v,Field}$ กับการทруดตัวจากสนามของแผ่นดินที่มีค่าคงที่ c_v ตามผลการทดลองของวัสดุ No.6 (กม. 1+100)	112
5.24 แสดงการพิจารณาหน่วยแรงที่เพิ่มขึ้นวิธี 2 : 1 (แนวคิด:แนวราก) วิธี Broms (1684)	115
5.25 การเปรียบเทียบค่าการทруดตัวตามเวลาวิธี Broms (1984) กับการทруดตัวจากสนามของแผ่นดินที่มีค่าคงที่ c_v ตามผลการทดลองของวัสดุ No.1 (กม. 0+800)	118
5.26 การเปรียบเทียบค่าการทруดตัวตามเวลาวิธี Broms (1984) กับการทруดตัวจากสนามของแผ่นดินที่มีค่าคงที่ c_v ตามผลการทดลองของวัสดุ No.2 (กม. 0+800)	118
5.27 การเปรียบเทียบค่าการทруดตัวตามเวลาวิธี Broms (1984) กับการทруดตัวจากสนามของแผ่นดินที่มีค่าคงที่ c_v ตามผลการทดลองของวัสดุ No.3 (กม. 1+000)	119
5.28 การเปรียบเทียบค่าการทруดตัวตามเวลาวิธี Broms (1984) กับการทруดตัวจากสนามของแผ่นดินที่มีค่าคงที่ c_v ตามผลการทดลองของวัสดุ No.4 (กม. 1+000)	119
5.29 การเปรียบเทียบค่าการทруดตัวตามเวลาวิธี Broms (1984) กับการทруดตัวจากสนามของแผ่นดินที่มีค่าคงที่ c_v ตามผลการทดลองของวัสดุ No.5 (กม. 1+100)	120
5.30 การเปรียบเทียบค่าการทруดตัวตามเวลาวิธี Broms (1984) กับการทруดตัวจากสนามของแผ่นดินที่มีค่าคงที่ c_v ตามผลการทดลองของวัสดุ No.6 (กม. 1+100)	120
5.31 แบบจำลองภาคตัดของชั้นดินเหนียวมีความลึกจำกัด 19.0 เมตร	121
5.32 แสดงเส้นเข้มข้างเดียวที่มีอิทธิพลที่ใช้ในการวิเคราะห์การทруดตัว	122
5.33 การเปรียบเทียบค่าการทруดตัวตามเวลาวิธี Poulos (1978) กับการทруดตัวจากสนามของแผ่นดินที่มีค่าคงที่ c_v ตามผลการทดลองของวัสดุ No.1 (กม. 0+800)	125
5.34 การเปรียบเทียบค่าการทруดตัวตามเวลาวิธี Poulos (1978) กับการทруดตัวจากสนามของแผ่นดินที่มีค่าคงที่ c_v ตามผลการทดลองของวัสดุ No.2 (กม. 0+800)	125
5.35 การเปรียบเทียบค่าการทруดตัวตามเวลาวิธี Poulos (1978) กับการทруดตัวจากสนามของแผ่นดินที่มีค่าคงที่ c_v ตามผลการทดลองของวัสดุ No.3 (กม. 1+000)	126
5.36 การเปรียบเทียบค่าการทруดตัวตามเวลาวิธี Poulos (1978) กับการทруดตัวจากสนามของแผ่นดินที่มีค่าคงที่ c_v ตามผลการทดลองของวัสดุ No.4 (กม. 1+000)	126
5.37 การเปรียบเทียบค่าการทруดตัวตามเวลาวิธี Poulos (1978) กับการทруดตัวจากสนามของแผ่นดินที่มีค่าคงที่ c_v ตามผลการทดลองของวัสดุ No.5 (กม. 1+100)	127
5.38 การเปรียบเทียบค่าการทруดตัวตามเวลาวิธี Poulos (1978) กับการทруดตัวจากสนามของแผ่นดินที่มีค่าคงที่ c_v ตามผลการทดลองของวัสดุ No.6 (กม. 1+100)	127

5.39 แสดงลักษณะคันทางที่ใช้ในการวิเคราะห์การทruzดตัววิธีไฟไนต์อเลิเมนต์	129
5.40 แสดงขนาดและระยะของคันทางที่ใช้ในการวิเคราะห์การทruzดตัววิธีไฟไนต์อเลิเมนต์	130
5.41 แสดงขนาดและระยะของคันทางที่ใช้ในการวิเคราะห์การทruzดตัววิธีไฟไนต์อเลิเมนต์	130
5.42 การเปรียบเทียบค่าการทruzดตัวตามเวลาวิธีไฟไนต์อเลิเมนต์กับการทruzดตัวจากสนามของแผ่นวัดการทruzดตัวหมายเลข No.1 (กม. 0+800)	134
5.43 การเปรียบเทียบค่าการทruzดตัวตามเวลาวิธีไฟไนต์อเลิเมนต์กับการทruzดตัวจากสนามของแผ่นวัดการทruzดตัวหมายเลข No.2 (กม. 0+800)	134
5.44 การเปรียบเทียบค่าการทruzดตัวตามเวลาวิธีไฟไนต์อเลิเมนต์กับการทruzดตัวจากสนามของแผ่นวัดการทruzดตัวหมายเลข No.3 (กม. 1+000)	135
5.45 การเปรียบเทียบค่าการทruzดตัวตามเวลาวิธีไฟไนต์อเลิเมนต์กับการทruzดตัวจากสนามของแผ่นวัดการทruzดตัวหมายเลข No.4 (กม. 1+000)	135
5.46 การเปรียบเทียบค่าการทruzดตัวตามเวลาวิธีไฟไนต์อเลิเมนต์กับการทruzดตัวจากสนามของแผ่นวัดการทruzดตัวหมายเลข No.5 (กม. 1+100)	136
5.47 การเปรียบเทียบค่าการทruzดตัวตามเวลาวิธีไฟไนต์อเลิเมนต์กับการทruzดตัวจากสนามของแผ่นวัดการทruzดตัวหมายเลข No.6 (กม. 1+100)	136
5.48 แสดงลักษณะการเคลื่อนตัวของโครงข่ายจากการวิเคราะห์วิธีไฟไนต์อเลิเมนต์	137
5.49 แสดงลักษณะลูกศรการเคลื่อนตัวของคันทางจากการวิเคราะห์วิธีไฟไนต์อเลิเมนต์	137
5.50 แสดงการเคลื่อนตัวในแนวราบทองเสาเข็มคินชีเมนต์ตันริมสูด บริเวณ ไกลทางเท้า ของคันทางคู่ขนาน (Frontage Road) คำนวณโดยใช้แบบจำลองคันทางเดียว	138
5.51 แสดงการเคลื่อนตัวในแนวราบทองเสาเข็มคินชีเมนต์ตันริมสูด บริเวณ ไกลทางเท้า ของคันทางคู่ขนาน (Frontage Road) คำนวณโดยใช้แบบจำลอง 2 คันทาง	139
5.52 แสดงการเคลื่อนตัวที่เกิดขึ้นบริเวณปลายเสาเข็มคินชีเมนต์ของคันทางคู่ขนาน (Frontage Road) คำนวณโดยใช้แบบจำลองคันทางเดียว	139
5.53 แสดงการเคลื่อนตัวที่เกิดขึ้นบริเวณปลายเสาเข็มคินชีเมนต์ของคันทางคู่ขนาน (Frontage Road) คำนวณโดยใช้แบบจำลอง 2 คันทาง	140

รายการสัญลักษณ์

A_{col}	=	พื้นที่หน้าตัดของเสาเข็มคินชีเมนต์
B	=	ความกว้างของกลุ่มเสาเข็มคินชีเมนต์
c'	=	แรงยึดเกาะของดิน
C_c	=	Compressibility Index
c_{col}	=	Cohesion of Column Materials
C_r	=	Recompressibility Index
CR	=	อัตราส่วนการอัดแน่น (Compression Ratio)
c_v	=	สัมประสิทธิ์ของการอัดตัวขยายน้ำในแนวตั้ง
c_{vh}	=	สัมประสิทธิ์ของการอัดตัวขยายน้ำในแนวราบ
D	=	เส้นผ่าศูนย์กลางของเสาคินชีเมนต์
e	=	อัตราส่วนช่องว่าง (Void Ratio)
E'	=	โมดูลัสของดินในสภาพพระบาทน้ำ
e_0	=	อัตราส่วนช่องว่างในดินตอนเริ่มต้น (initial Void Ratio)
E_u	=	โมดูลัสของดินในสภาพไม่ระบายน้ำ
$F(n)$	=	ค่า Factor ที่เกิดจากผลกระแทบท่อ drain spacing
G	=	โมดูลัสของแรงเฉือน (Shear modulus)
G_{avg}	=	Shear Modulus เฉลี่ยของดิน
G_{soil}	=	โมดูลัสของแรงเฉือน (Shear Modulus) ของดินรอบเสาเข็มคินชีเมนต์
H	=	ความหนาของชั้นดินอัดตัว (Thickness of compression layer)
I	=	$I_o R_k R_n R_v$
I_o	=	ค่าปรับแก้สำหรับ Incompressible Pile in Seminfinite

k	=	ค่าสัมประสิทธิ์ความซึมได้ของดินเดิม
k_{clay}	=	ค่าสัมประสิทธิ์การซึมของดิน (k_h)
k_{col}	=	ค่าสัมประสิทธิ์การซึมของดินซีเมนต์
k_b	=	ค่าสัมประสิทธิ์การซึมได้ในแนวราบของดินเหนียว
K_p	=	$\tan^2(45+\phi/2)$
k_x	=	ค่าความซึมผ่านของน้ำในแนวแกน x
k_y	=	ค่าความซึมผ่านของน้ำในแนวแกน y
L	=	ความยาวของเสาเข็มดินซีเมนต์
L_{col}	=	ความยาวของเสาดินซีเมนต์
m	=	จำนวนเตาของเสาดินซีเมนต์
M_{col}	=	ค่า Compression Modulus ของดินซีเมนต์
M_{soil}	=	ค่า Compression Modulus ของดินรอบข้างเสาดินซีเมนต์
m_v	=	Coefficient of volume change
N	=	จำนวนเสาเข็มดินซีเมนต์
OCR	=	Overconsolidation Ratio
P'_0	=	ความดันประสิทธิ์ผลเฉลี่ยตอนเริ่มต้น (initial mean effective stress)
P'_c	=	ความดันที่ก่อนจะเกิดกระบวนการการอัดด้วยน้ำ (preconsolidation)
PI	=	ค่า Plasticity Index (PI) ในแต่ละช่วงความลึกของชั้นดิน
P_j	=	น้ำหนักที่กระทำบนเสาเข็ม j
P_k	=	น้ำหนักที่กระทำบนเสาเข็ม k
q	=	หน่วยแรงที่กระทำจากโครงสร้าง
$Q_{creep,col}$	=	กำลังรับน้ำหนักบรรทุกประดับของเสาดินซีเมนต์เมื่อเกิดการ Creep
$Q_{ult,col}$	=	กำลังรับน้ำหนักบรรทุกประดับของ Column
R	=	Radius of Influence of the Column
r	=	รัศมีของเสาดินซีเมนต์
R_h	=	ค่าปรับแก้สำหรับ Finite Depth ของชั้น Rigid Base

R_k	=	ค่าปรับแก่สำหรับ Pile Compressibility
R_v	=	ค่าปรับแก่สำหรับ Poisson's Ratio
RR	=	อัตราส่วนการอัดแน่นซ้ำ (Recompression Ratio)
S	=	Spacing
S_c	=	การทรุดตัวแบบอัดตัวภายใน (Primary Consolidation Settlement)
$S_{c(\text{od})}$	=	การทรุดตัวจากการคำนวณ โดยวิธีการอัดตัวภายในแบบมิติเดียว
t	=	Time of Consolidation
T_v	=	Time Factor
U	=	ดีกรีการยุบอัดตัวรวมแล้ว
U_h	=	ดีกรีการยุบอัดตัวเฉลี่ยในแนวราบ
U_v	=	ดีกรีการยุบอัดตัวเฉลี่ยในแนวตั้ง
z	=	ความลึกของจุดที่พิจารณา
α	=	มุมเปลี่ยนแปลงระหว่างการทรุดตัวของเสาคันซึ่งแต่ละคัน
$\alpha_{k,j}$	=	Interaction factor ระหว่างเสาเข็ม k กับ j
β_0	=	ค่าตัดແกนดิ่ง
β_1	=	ค่าความชันของเส้นตรง
Δh_1	=	ค่าการทรุดตัวของชั้นดินที่ปรับปรุงดินซึ่งแต่ละชั้น
Δp	=	หน่วยแรงที่กระทำให้ผิดดิน
Δt	=	ช่วงเวลาที่แบ่ง (Time Interval)
Δu	=	ค่าเปลี่ยนแปลงของแรงดันน้ำในโพรงดิน (Change in Pore Pressure)
ε_1	=	ความเครียดในแนวแกน (axial strain)
ϕ'	=	ค่ามุมเสียดทานประสิทธิผลของดิน
γ'	=	Effective Unit Weight
γ_{sat}	=	Unit weight of saturated soil
γ_w	=	น้ำหนักต่อ 1 หน่วยปริมาตรของน้ำ (unit weight of water)
κ	=	$Cr/2.303$; Cr คือ สัมประสิทธิ์การบดอัดซ้ำ (Recompression Index)

κ^*	= สัมประสิทธิ์การบดอัดประยุกต์ (Modified Compression Index)
λ	= $C_r/2.303$; C_c คือ สัมประสิทธิ์การบดอัด (Compression Index)
λ^*	= สัมประสิทธิ์การบวมตัวประยุกต์ (Modified Swelling Index)
μ	= ค่าปรับแก้ Undrained Shear Strength จากการทดสอบ Field Vane Shear Test
ν	= Poisson's Ratio
ν'	= Poisson's Ratio ในสภาพระนาบเนื้า
ρ_i	= ค่าการทรุดตัวของเสาเข็มเดี่ยวนี้องจากน้ำหนักกระทำ 1 หน่วย
ρ_f	= การทรุดตัวของเสาเข็มแบบถอย
ρ_i	= ค่าการทรุดตัวที่เวลา t_i , เมื่อ i เป็นเลขจำนวนเต็มใดๆ
ρ_{i-1}	= ค่าการทรุดตัวที่เวลา t_{i-1}
ρ_k	= การทรุดตัวของเสาเข็มโดยๆ
ρ_{strip}	= Settlement Ratio
σ_i	= ความเค้นหลักที่มีค่ามากที่สุด
σ_3	= ความเค้นหลักที่มีค่าน้อยที่สุด
σ_p	= แรงดันด้านข้างแบบ Passive
τ	= ความเค้นเฉือน (shear stress) ที่พื้นผิวรวม
τ_{per}	= ค่าเฉลี่ยของหน่วยแรงเฉือนตามเส้นรอบรูปของกลุ่มเสาดินซีเมนต์
Ψ	= the dilation angle
σ'_{v_m}	= หน่วยแรงประสีทชิผลสูงสุดในอดีต
σ'_{v_f}	= หน่วยแรงประสีทชิผลในแนวคึงท้ายสุด
σ'_{v_o}	= หน่วยแรงประสีทชิผลในแนวคึงตามธรรมชาติ