



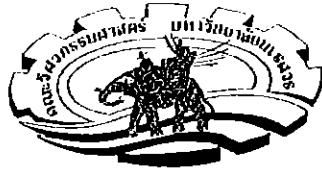
ระยะกำหนดของเสาเข็มตอกฐานรากและความสัมพันธ์ของ
ระยะยกตุ้มตอกกับน้ำหนักตุ้มตอก อาคารเรียนห้องปฏิบัติการทางการแพทย์
และอาคารจอดรถ ภายในมหาวิทยาลัยนเรศวร

นายธงชัย	พุททกาล	รหัส 50382182
นายรณชัย	ดอกสัก	รหัส 50382700
นายรามศ	ไชยชนะ	รหัส 50382755

ปริญญานิพนธ์นี้เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาหลักสูตรปริญญาวิศวกรรมศาสตรบัณฑิต
สาขาวิชาวิศวกรรมโยธา ภาควิชาวิศวกรรมโยธา
คณะวิศวกรรมศาสตร์ มหาวิทยาลัยนเรศวร
ปีการศึกษา 2553

ห้องสมุดคณะวิศวกรรมศาสตร์
วันที่รับ..... 19 กค 2554
เลขทะเบียน..... 15657094
เลขเรียกหนังสือ..... ม/ร.
มหาวิทยาลัยนเรศวร ๕117๘

2553



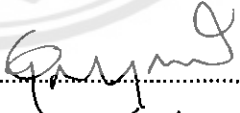
ใบรับรองปริญญาโท

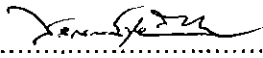
ชื่อหัวข้อโครงการ ระยะเวลาของเสาเข็มตอกฐานรากและความสัมพันธ์ของระยะขุด
ตักตอกกับน้ำหนักตักตอก อาคารเรียนห้องปฏิบัติการทางการแพทย์
และอาคารจอดรถ ภายในมหาวิทยาลัยนเรศวร

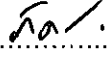
ผู้ดำเนินโครงการ นายธงชัย พุทธกาล รหัส 50382182
นายรณชัย ดอกสัก รหัส 50382700
นายรามศ ไชยชนะ รหัส 50382755

ที่ปรึกษาโครงการ ผศ.ดร.อุดมฤกษ์ ปานพลอย
สาขาวิชา วิศวกรรมโยธา
ภาควิชา วิศวกรรมโยธา
ปีการศึกษา 2553

คณะวิศวกรรมศาสตร์ มหาวิทยาลัยนเรศวร อนุมัติให้ปริญญาโทฉบับนี้เป็นส่วนหนึ่ง
ของการศึกษาตามหลักสูตรวิศวกรรมศาสตรบัณฑิต สาขาวิศวกรรมโยธา


.....ที่ปรึกษาโครงการ
(ผศ.ดร.อุดมฤกษ์ ปานพลอย)


.....กรรมการ
(ผศ.ดร.สตีกรณณ์ เหลืองวิชเจริญ)


.....กรรมการ
(อ.ภักพงษ์ หอมเนียม)

ชื่อหัวข้อโครงการ	ระยะกำหนดของเสาเข็มตอกฐานรากและความสัมพันธ์ของระยะยก ตุ้มตอกกับน้ำหนักตุ้มตอก อาคารเรียนห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ และอาคารจอดรถ ภายในมหาวิทยาลัยนเรศวร		
ผู้ดำเนินโครงการ	นายธงชัย พุทธกาล	รหัส	50382182
	นายรณชัย ดอกสัก	รหัส	50382700
	นายรามศ ไชยชนะ	รหัส	50382755
ที่ปรึกษาโครงการ	ผศ.ดร.อุดมฤกษ์ ปานพลอย		
สาขาวิชา	วิศวกรรมโยธา		
ภาควิชา	วิศวกรรมโยธา		
ปีการศึกษา	2553		

บทคัดย่อ

โครงการนี้ได้รับรวบรวมชนิดเสาเข็มตอก ระบบการตอกเสาเข็มและสูตรเสาเข็มตอก ใน
การศึกษานี้ได้รวบรวมข้อมูลเสาเข็มคอนกรีตอัดแรงภายในมหาวิทยาลัยนเรศวร จังหวัดพิษณุโลก
จำนวน 3 อาคาร ในโครงการก่อสร้างอาคารห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ อาคารที่จอดรถ และลาน
จอดรถ จำนวน 646 ต้น และข้อมูลการตอกเสาเข็มในพื้นที่กรุงเทพมหานคร และจังหวัดใกล้เคียง
จำนวน 30 ต้น และข้อมูลเสาเข็มตอกในมหาวิทยาลัยนเรศวร (อุดมฤกษ์ 2547) จำนวน 537 ต้น ซึ่ง
ได้ศึกษาหาความสัมพันธ์ค่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกทุกระยะ สูตรที่ใช้ในการคำนวณแบบ พลศาสตร์
วิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทย ปี พ.ศ. 2524 แนะนำให้ใช้ 4 สูตร คือ Hiley's Formula, Janbu's
Formula, Engineering News Formula, และ Load Bearing Capacity และศึกษาความสัมพันธ์ของ
ระยะยกตุ้มตอก กับน้ำหนักตุ้มตอก เพื่อพิจารณาเปรียบเทียบกับทฤษฎีของ Milligan (ว.ศ.ท. 2521)
และ Humes (ว.ศ.ท. 2521) และได้จัดทำตารางการคำนวณของสูตรเสาเข็มตอกทั้ง 4 สูตร โดย
โปรแกรม Microsoft Excel

จากการตอกเสาเข็มทั้ง 646 ต้น แสดงให้เห็นว่า สูตรของ Hiley's จะเหมาะสมมากที่สุด
เพราะให้ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัยน้อยที่สุด ส่วนสูตรของ Load Bearing Capacity (Danish's
Formula) จะให้ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัยสูงสุด ตุ้มตอกควรเลือกน้ำหนักขนาด 1-2 เท่าของ
น้ำหนักควงของเสาเข็มซึ่งสัมพันธ์กับระยะยกที่ 45-75 ซม.

Project title Blowcount , Drop Height and Hammer Weight of Driven Small Piles from Conventional Dynamic Formulae in Naresuan University Area.

Name Mr. Thongchai Puttakan ID. 50382182
Mr. Ronachai Doksak ID. 50382700
Mr. Rames Chaichana ID. 50382755

Project advisor Asst.Prof.Dr. Udomrerk Parnploy

Major Civil Engineering

Department Civil Engineering

Academic year 2010

Abstract

This project has analyzed two types of small driven piles , i.e. sq. 0.30x0.30x14 m. and sq. 0.45x0.45x14-16 m. and their driving systems. The study scope focus on the piling records of 646 small pre-stress concrete piles on 3 buildings, the building of medical laboratories, building of parking and parking lots in Naresuan university, Phitsanulok. In addition to over 30 foundation piling records in Bangkok and neighboring provinces, and 537 piles of sq 0.40x0.40x20 m. within Naresuan area are included as well. The research shows the correlation of allowable load bearing capacity on conventional dynamic formulae as suggested by the Engineering Institute of Thailand in 1980, i.e. Hiley, Janbu, Engineering News, and Load Bearing Capacity(Danish). The relationship of the weight of ram and the height of stroke is studied as well comparing to the theory of Milligan (EIT 1977) and Humes (EIT 1977). All calculation are done by using the Microsoft excel spreadsheets in-house program.

Hiley's formula, of appropriate potential for small concrete piles in this area, provides the minimum allowable load bearing capacity, but Load Bearing Capacity (Danish's Formula) the maximum allowable load bearing capacity and associated hammer weight should be 1 to 2 times pile weight with drop height of 45-75 cm.

กิตติกรรมประกาศ

ปริญญานิพนธ์ฉบับนี้สำเร็จลุล่วงไปด้วยดี คณะผู้ดำเนินการ โครงการงานวิศวกรรม ต้องขอขอบพระคุณ ผศ.ดร.อุดมฤกษ์ ปานพลอย อาจารย์ที่ปรึกษาโครงการ ที่กรุณาชี้แนะการดำเนินการโครงการ ตลอดจนการแก้ไขปัญหาต่างๆ ที่เกิดขึ้นในระหว่างการทำโครงการ จนกระทั่งโครงการนี้ได้สำเร็จลุล่วงไปด้วยดี

ขอขอบพระคุณ บริษัท อีเอ็มซี จำกัด (มหาชน) ที่ได้ให้ความอนุเคราะห์ข้อมูลเกี่ยวกับเสาเข็มตอก และให้คำปรึกษาต่างๆ ทำให้โครงการนี้ สำเร็จลุล่วงไปด้วยดี

ขอขอบพระคุณ คณะท่านอาจารย์มหาวิทยาลัยนเรศวร ที่ได้ประสิทธิ์ประสาทความรู้ แก่คณะผู้ดำเนินโครงการวิศวกรรม

ขอขอบพระคุณ เพื่อนนิสิต บุคลากร เจ้าหน้าที่ คณะวิศวกรรมศาสตร์ มหาวิทยาลัยนเรศวร ที่ได้ให้ความช่วยเหลือ

สุดท้ายนี้ ขอขอบพระคุณ บิดา มารดา พี่น้อง และบุคคลที่ใกล้ชิด ที่ได้ให้การอุปการคุณ ทางด้านการเงิน และทางด้านจิตใจ จนกระทั่งทำให้โครงการนี้เสร็จสมบูรณ์

คณะผู้ดำเนินโครงการวิศวกรรม

นายธงชัย พุทธกาล

นายรณชัย ดอกสัก

นายรามศ ไชยชนะ

พฤษภาคม 2554

สารบัญ

หน้า

ใบรับรองปริญญาโท.....	ก
บทคัดย่อภาษาไทย.....	ข
บทคัดย่อภาษาอังกฤษ.....	ค
กิตติกรรมประกาศ.....	ง
สารบัญ.....	จ
สารบัญตาราง.....	ช
สารบัญรูป.....	ฉ

บทที่ 1 บทนำ.....	1
1.1 ความเป็นมาและความสำคัญของโครงการ.....	1
1.2 วัตถุประสงค์ของโครงการ.....	1
1.3 ประโยชน์ที่คาดว่าจะได้รับ.....	1
1.4 ขอบเขตการทำโครงการ.....	2
1.5 ขั้นตอนการดำเนินงานและแผนการดำเนินงาน.....	2
1.6 รายละเอียดงบประมาณตลอดโครงการ.....	3

บทที่ 2 สภาพชั้นดินและระบบฐานรากอาคารมหาวิทยาลัยนเรศวร.....	4
2.1 สภาพชั้นดินในมหาวิทยาลัยนเรศวร.....	4
2.2 ลักษณะอาคารภายในมหาวิทยาลัยนเรศวร.....	7
2.3 ระบบเสาเข็มฐานรากในมหาวิทยาลัยนเรศวร.....	9
2.4 ข้อกำหนดการตอกเสาเข็ม.....	9

บทที่ 3 วิธีคำนวณโครงการ.....	11
3.1 รูปแบบโครงการ.....	11
3.2 กลุ่มอาคารที่ได้ทำการศึกษา.....	11
3.3 วิธีการเก็บข้อมูลเสาเข็ม.....	14
3.4 การเตรียมความพร้อมในการเก็บรวบรวมข้อมูล.....	15
3.5 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	15

สารบัญ (ต่อ)

	หน้า
บทที่ 4 การประมาณการรับน้ำหนักรรทุกเส้าเข็ม และระยะกำหนดเส้าเข็มตอก.....	16
4.1 บทนำ.....	16
4.2 ทฤษฎีการประยุกต์ใช้.....	16
4.3 ขอบเขตการศึกษา.....	19
4.4 กำลังรับน้ำหนักรรทุกจากสูตรเส้าเข็มตอก โดยProgram Microsoft Excel.....	19
4.5 ความสัมพันธ์กำลังรับน้ำหนักปรลัษกับค่าระยะการจม 10 ครั้งสุดท้าย.....	22
4.6 การเปรียบเทียบสูตรเส้าเข็มตอก สำหรับเส้าเข็มขนาดเล็ก.....	26
4.7 วิเคราะห์และสรุปผล.....	29
บทที่ 5 ความสัมพันธ์ของน้ำหนักค้ำค้ำมคอกกับระยะยก.....	31
5.1 บทนำ.....	31
5.2 ทบทวนวรรณกรรม.....	31
5.3 ขอบเขตการศึกษา.....	33
5.4 การศึกษาข้อมูล โครงการการก่อสร้างอาคารห้องปฏิบัติการทางการแพทย์.....	33
5.5 ศึกษาข้อมูลเส้าเข็มตอกภายในพื้นที่กรุงเทพมหานคร บริเวณพื้นที่ใกล้เคียง และ ภายในมหาวิทยาลัยนเรศวร.....	38
5.6 ศึกษาข้อมูลเส้าเข็มตอกบริเวณ ใกล้เคียงในมหาวิทยาลัยนเรศวร(ดร.อุดมฤกษ์2547) 47	
5.7 วิเคราะห์และสรุปผล.....	49
บทที่ 6 บทสรุปและข้อเสนอแนะ.....	50
6.1 ความสำคัญและชนิดของเส้าเข็มตอก.....	50
6.2 การประมาณการรับน้ำหนักรรทุกเส้าเข็ม และระยะกำหนดเส้าเข็มตอก.....	50
6.3 ความสัมพันธ์ของน้ำหนักค้ำค้ำมคอกกับระยะยก.....	50
บรรณานุกรม.....	51
ภาคผนวก.....	52
ภาคผนวก ก. แผนที่ตั้งมหาวิทยาลัยนเรศวร.....	53
ภาคผนวก ข. รายงานการเจาะสำรวจดิน.....	55

สารบัญ (ต่อ)

	หน้า
ภาคผนวก ค. บันทึกรายงานการตอกเสาเข็มจำนวน 646 ต้น (รวม 3 อาคาร).....	65
ภาคผนวก ง. วิธีใช้ Program Excel ในการคำนวณสูตรเสาเข็มตอก.....	92
ภาคผนวก จ. ข้อมูลค่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกทุกประลัย – ระยะการจมในการตอก 10 ครั้ง สุดท้ายจำนวน 646 ต้น (รวม 3 อาคาร).....	102
ภาคผนวก ฉ. รายการคำนวณสูตรที่ใช้ในการควบคุมการตอกเสาเข็มของกลุ่มอาคารเรียน ห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ อาคารจอดรด และลานจอดรด (สูตร Danish และสูตร Dynamic allowable bearing force).....	113
ภาคผนวก ช. รายการคำนวณออกแบบเสาเข็มสี่เหลี่ยมคอนกรีตเสริมเหล็กอันแรงหล่อสำเร็จ มอก. 396-2549.....	118
ภาคผนวก ฉ. การทดสอบกำลังรับน้ำหนักบรรทุกของเสาเข็ม โดยวิธี DYNAMIC LOAD TEST.....	126
ประวัติผู้ดำเนินโครงการ.....	135

สารบัญตาราง

ตารางที่	หน้า
1.1 ขั้นตอนการดำเนินงานและแผนการดำเนินงาน.....	2
4.1 ค่าจำนวนครั้งการดกต่อฟุต (n) และระยะงมในการดก 10 ครั้งสุดท้าย (s) เสาเข็มขนาด 0.30×0.30×14 เมตร.....	19
4.2 ค่าจำนวนครั้งการดกต่อฟุต (n) และระยะงมในการดก 10 ครั้งสุดท้าย (s) เสาเข็มขนาด 0.45×0.45×14 เมตร.....	20
4.3 ค่าจำนวนครั้งการดกต่อฟุต (n) และระยะงมในการดก 10 ครั้งสุดท้าย (s) เสาเข็มขนาด 0.45×0.45×16 เมตร.....	21
5.1 แสดงข้อมูลเสาเข็มดกทั้งหมด 35 รายการ.....	38
ข. 1 การประมาณกำลังรับน้ำหนักแบกทานปลอดภัยของเสาเข็มเจาะ.....	60
ค. 1 บันทึกรายงานการดกเสาเข็ม (อาคาร 2).....	66
ค. 2 บันทึกรายงานการดกเสาเข็ม (อาคาร 3).....	80
ค. 3 บันทึกรายงานการดกเสาเข็ม (อาคาร 4).....	89
จ. 1 ค่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกทุกประลัย (อาคารห้องปฏิบัติการทางการแพทย์).....	103
จ. 2 ค่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกทุกประลัย (อาคารที่จอดรถ).....	108
จ. 3 ค่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกทุกประลัย (ลานจอดรถ).....	112
ฉ. 1 ข้อกำหนดของจำนวนครั้งการดกต่อฟุตของเสาเข็มดก ขนาด 30 cm. (อาคาร 2, 3).....	114
ฉ. 2 ข้อกำหนดของจำนวนครั้งการดกต่อฟุตของเสาเข็มดก ขนาด 45 cm. (อาคาร 2, 3).....	115
ฉ. 3 ข้อกำหนดของจำนวนครั้งการดกต่อฟุตของเสาเข็มดก ขนาด 45 cm. (อาคาร 4).....	117
ณ. 1 ตารางสรุปผลของ CAPWAP.....	127

สารบัญรูป

รูปที่	หน้า
2.1	สภาพชั้นดินและค่า SPT ตามความลึกหลุมเจาะ BH - 3, BH - 4 บริเวณสถานที่ก่อสร้าง..... 6
2.2	แผนที่มหาวิทยาลัยนเรศวร..... 7
2.3	ภาพแบบจำลองกลุ่มอาคารเรียนห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ อาคารจอดรด..... 8
3.1	ภาพแบบจำลองกลุ่มอาคารเรียนห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ อาคารจอดรด..... 11
3.2	ภาพแบบจำลองอาคารเรียนห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ (อาคาร 2)..... 12
3.3	ภาพแบบจำลองอาคารที่จอดรด (อาคาร 3)..... 13
3.4	ภาพลานจอดรด (อาคาร 4)..... 14
4.1	ความสัมพันธ์ระหว่าง Q_d กับระยะจมของเสาเข็มจากการตอก..... 17
4.2	กราฟแสดงความสัมพันธ์ ระหว่างระยะจมตัว 10 ครั้งสุดท้ายกับกำลังการรับน้ำหนักของ เสาเข็ม อาคาร 2,3 เสาเข็มหน้าตัดรูปสี่เหลี่ยม ขนาด $0.30 \times 0.30 \times 14\text{m}$ 23
4.3	กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างระยะจมตัว 10 ครั้งสุดท้ายกับกำลังการรับน้ำหนักของ เสาเข็มอาคาร 2,3 เสาเข็มหน้าตัดรูปสี่เหลี่ยม ขนาด $0.45 \times 0.45 \times 14 \text{ m}$ 24
4.4	กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างระยะจมตัว 10 ครั้งสุดท้ายกับกำลังการรับน้ำหนักของ เสาเข็มอาคาร 2,3 เสาเข็มหน้าตัดรูปสี่เหลี่ยม ขนาด $0.45 \times 0.45 \times 16 \text{ m}$ 25
4.5	กราฟความสัมพันธ์ระหว่างกำลังรับน้ำหนักบรรทุกปลอดภัยของเสาเข็ม และระยะจมของเสาเข็มตอก 10 ครั้งสุดท้าย..... 26
4.6	กราฟความสัมพันธ์ระหว่างกำลังรับน้ำหนักบรรทุกปลอดภัยของเสาเข็มและระยะจมของ เสาเข็มตอก 10 ครั้งสุดท้าย เสาเข็มขนาด $0.45 \times 0.45 \times 14 \text{ m}$ 27
4.7	กราฟความสัมพันธ์ระหว่างกำลังรับน้ำหนักบรรทุกปลอดภัยของเสาเข็มและระยะจมของ เสาเข็มตอก 10 ครั้งสุดท้าย เสาเข็มขนาด $0.45 \times 0.45 \times 16 \text{ m}$ 28
5.1	กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างค่าจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต กับ ระยะการตอก 15 ฟุตสุดท้าย..... 33
5.2	กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างค่าจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต กับ พลังงานที่เกิด จากการตกกระทบ (WH)..... 34
5.3	กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างค่าจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต (n) กับรากที่สองของ ค่าพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ (\sqrt{WH})..... 35
5.4	กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่าง $WH_n/10$ กับ น้ำหนักค้ำคอก (W)..... 35
5.5	กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่าง $WH_n/10$ กับ พลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ(WH)..... 36

สารบัญรูป (ต่อ)

รูปที่	หน้า
5.6 กราฟความสัมพันธ์ระหว่าง $WHn/10$ กับ รากที่สองของค่าพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ (\sqrt{WH}).....	36
5.7 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างจำนวนครั้งการตกต่อฟุต (n) กับน้ำหนักตุ้มตก (W).....	37
5.8 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างจำนวนครั้งการตกต่อฟุต (n) กับระยะยกตุ้มตก (H).....	37
5.9 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างค่าจำนวนครั้งการตกต่อฟุต กับพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ (WH).....	39
5.10 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างระยะยกตุ้มตก (H) กับน้ำหนักเสาเข็ม (P).....	39
5.11 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างน้ำหนักตุ้มตก (W) กับระยะยกตุ้มตก (H).....	40
5.12 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างระยะยกตุ้มตก (H) กับพื้นที่หน้าตัด (A).....	40
5.13 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างความยาวเสาเข็ม (L) กับระยะยกตุ้มตก (H).....	41
5.14 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างน้ำหนักเสาเข็ม(P) กับ ความยาวเสาเข็ม(L).....	42
5.15 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างความยาวเสาเข็ม (L) และน้ำหนักตุ้มตก(W).....	42
5.16 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างระยะยกตุ้มตก (H) กับ พลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ (WH).....	43
5.17 กราฟแสดงความสัมพันธ์น้ำหนักตุ้มตก (W) กับพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ(WH).....	44
5.18 กราฟแสดงความสัมพันธ์ความกว้างหน้าตัด (B) กับพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ (WH) ตามสมการ Milligan (ว.ศ.ท. 2521).....	44
5.19 กราฟแสดงความสัมพันธ์ความกว้างหน้าตัด (B) กับพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ(WH).....	45
5.20 กราฟแสดงความสัมพันธ์น้ำหนักตุ้มตกต่อน้ำหนักของเสาเข็ม (W/P) กับพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ (WH).....	45
5.21 กราฟแสดงความสัมพันธ์น้ำหนักเสาเข็ม (P) กับ พลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ (WH).....	46
5.22 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างน้ำหนักตุ้มตกต่อน้ำหนักของเสาเข็ม (W/P) กับความยาวเสาเข็ม (L).....	46
5.23 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่าง ค่าจำนวนครั้งการตกต่อฟุต ข้อมูลอาคารห้องประชุม A.....	47
5.24 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างน้ำหนักตุ้มตกต่อน้ำหนักของเสาเข็ม (W/P) กับระยะยก (H).....	48
5.25 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างระยะยกตุ้มตก (H) กับน้ำหนักตุ้มตก (W).....	48

สารบัญรูป (ต่อ)

รูปที่	หน้า
ก. 1 แผนที่ตั้ง โครงการมหาวิทยาลัยรัตนนคร จังหวัดพิษณุโลก.....	54
ข. 1 แสดงผลการวิเคราะห์ตัวอย่างดินหลุมเจาะสำรวจ หลุมที่ 1.....	56
ข. 2 แสดงผลการวิเคราะห์ตัวอย่างดินหลุมเจาะสำรวจ หลุมที่ 2.....	57
ข. 3 แสดงผลการวิเคราะห์ตัวอย่างดินหลุมเจาะสำรวจ หลุมที่ 3.....	58
ข. 4 แสดงผลการวิเคราะห์ตัวอย่างดินหลุมเจาะสำรวจ หลุมที่ 4.....	59
ข. 5 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่าง Skin friction เทียบกับระดับความลึก หลุมเจาะ BH-1.....	61
ข. 6 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่าง End Bearing เทียบกับระดับความลึก หลุมเจาะ BH-1.....	61
ข. 7 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่าง Skin friction เทียบกับระดับความลึก หลุมเจาะ BH-2.....	62
ข. 8 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่าง End Bearing เทียบกับระดับความลึก หลุมเจาะ BH-2.....	62
ข. 9 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่าง Skin friction เทียบกับระดับความลึก หลุมเจาะ BH-3.....	63
ข. 10 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่าง End Bearing เทียบกับระดับความลึก หลุมเจาะ BH-3.....	63
ข. 11 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่าง Skin friction เทียบกับระดับความลึก หลุมเจาะ BH-4....	64
ข. 12 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่าง End Bearing เทียบกับระดับความลึก หลุมเจาะ BH-4.....	64
ง. 1 การคำนวณหาค่าระยะกำหนดจากสูตร Hiley's Formula.....	93
ง. 2 คำนวณหาค่า QU จากสูตร Hiley's Formula.....	94
ง. 3 คำอธิบายการกรอกค่า Z สูตร Hiley's Formula.....	94
ง. 4 การคำนวณหาค่าระยะกำหนดจากสูตร Danish's Formula.....	95
ง. 5 คำนวณหาค่า QU จากสูตร Danish's Formula.....	96
ง. 6 คำอธิบายการกรอกค่า e สูตร Danish's Formula.....	96
ง. 7 การคำนวณหาค่าระยะกำหนดจากสูตร Janbu's Formula.....	97
ง. 8 คำนวณหาค่า QU จากสูตร Janbu's Formula	98
ง. 9 การคำนวณหาค่าระยะกำหนดจากสูตร Load Bearing Capacity.....	98
ง. 10 คำนวณหาค่า QU จากสูตร Load Bearing Capacity.....	99
ง. 11 คำอธิบายการกรอกค่า e สูตร Load Bearing Capacity.....	99
ง. 12 การคำนวณหาค่าระยะกำหนดจากสูตร Engineering New Formula.....	100
ง. 13 คำนวณหาค่า QU จากสูตร Engineering New Formula.....	100
ง. 14 คำอธิบายการกรอกค่า C สูตร Engineering New Formula.....	101
ช. 1 รายการคำนวณออกแบบส่วนผสมคอนกรีตขนาด.....	119
ช. 2 รายการคำนวณออกแบบเสาเข็มคอนกรีตอัดแรง ขนาด 0.30x0.30.....	120

สารบัญรูป (ต่อ)

รูปที่	หน้า
ช. 3 รายการออกแบบเหล็กเสริมเสาเข็มคอนกรีตอัดแรง ขนาด 0.30x0.30.....	121
ช. 4 รายการคำนวณออกแบบเสาเข็มคอนกรีตอัดแรง ขนาด 0.45x0.45.....	123
ช. 5 รายการออกแบบเหล็กเสริมเสาเข็มคอนกรีตอัดแรง ขนาด 0.45x0.45.....	124



บทที่ 1

บทนำ

1.1 ความเป็นมาและความสำคัญของโครงการ

ฐานรากจะแบ่งการถ่ายน้ำหนักลงสู่ระดับชั้นดิน การก่อสร้างอาคารจำนวนมากใช้เสาเข็มตอกรับน้ำหนักในการก่อสร้างฐานรากเพื่อให้โครงสร้างเหล่านั้นมีความมั่นคงปลอดภัยในการใช้งาน เสาเข็มจะรับน้ำหนักจากฐานราก ซึ่งถ่ายน้ำหนักให้เสาเข็ม เสาเข็มจะถ่ายน้ำหนักสู่ชั้นดินแข็งหรือชั้นทราย

เสาเข็มจึงถือว่าเป็นส่วนหนึ่งของ โครงสร้างที่สำคัญมาก ดังนั้นสูตรที่นำมาคำนวณหาการรับน้ำหนักของเสาเข็มจึงมีความสำคัญการเลือกใช้สูตรเสาเข็มตอกมีความสำคัญ เพราะมีผลต่อกำลังรับน้ำหนักของเสาเข็ม ค่ากำลังรับน้ำหนักของเสาเข็ม สามารถหาได้จากการนับจำนวนครั้งในการตอกต่อฟุต (Blowcount) และระยะจมของเสาเข็ม ในการตอก 10 ครั้งสุดท้าย (Last 10 blow)

เมื่อจำนวนครั้งในการตอกได้ตามค่าระยะกำหนดของเสาเข็มตอก (Pile set) จากการคำนวณจากสูตรการตอกเสาเข็มต่างๆ ที่เลือกใช้ แสดงว่าเสาเข็มนั้นสามารถใช้งานได้ แต่ถ้าไม่ได้ตามระยะกำหนดจากการคำนวณ ต้องมีการแก้ไขต่อไป ดังนั้นเสาเข็มจึงมีความสำคัญอย่างมากในงานโครงสร้างที่ดินไม่สามารถ รับน้ำหนักของ โครงสร้างได้และการตรวจสอบความถูกต้องของเสาเข็ม จึงต้องมีความแม่นยำอย่างมากในงานเสาเข็มตอก เพื่อไม่ให้เกิดความผิดพลาดขึ้นมา

1.2 วัตถุประสงค์ของโครงการ

1.2.1 เพื่อศึกษาความสำคัญและชนิดของเสาเข็มตอก

1.2.2 เพื่อศึกษาสูตรการตอกเสาเข็มที่ใช้ในการคำนวณหาจำนวนครั้งที่ใช้ตอกเสาเข็มต่อฟุต (Blowcount) และระยะจมในการตอก 10 ครั้งสุดท้าย (Last 10 Blow) โดยจัดทำกรคำนวณสูตรเสาเข็มตอกโดย Program Microsoft Excel

1.2.3 เพื่อหาความสัมพันธ์ระหว่างน้ำหนักของค้ำคอก ,ระยะยกลูกค้ำสูงจากหัวเสาเข็ม และระยะกำหนดในการตอกเสาเข็มที่ได้มาจากหน้างานจริง

1.3 ประโยชน์ที่คาดว่าจะได้รับ

1.3.1 ทำให้มีความรู้ความเข้าใจเกี่ยวกับความสำคัญและชนิดของเสาเข็มตอก

1.3.2 ทำให้เข้าใจสูตรในการหาจำนวนครั้งในการตอกเสาเข็มต่อฟุต (Blowcount) และระยะการจมในการตอกเสาเข็ม 10 ครั้งสุดท้าย (Last 10 Blow)

1.3.3 ทำให้เข้าใจความสัมพันธ์ของน้ำหนักค้ำคอก,ระยะขยกลูกค้ำสูงจากหัวเสาเข็ม และระยะกำหนดในการตอกเสาเข็ม

1.4 ขอบเขตการทำโครงการ

ในการทำโครงการนี้จะศึกษาสูตรเสาเข็มตอก เพื่อดำเนินการหาค่าระยะการจมตัวของเสาเข็มในการตอก 10 ครั้งสุดท้าย (Last 10 Blow) และ จำนวนครั้งการตอกต่อฟุต (Blowcount) นำมาวิเคราะห์เปรียบเทียบในแต่ละสูตร ทำการคำนวณค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย (Q_u) แล้วสร้างความสัมพันธ์ระหว่างกำลังรับน้ำหนักปลอดภัย (Q_u) กับระยะจมของเสาเข็มในการตอก 10 ครั้งสุดท้าย (Last 10 Blow) ทำการวิเคราะห์การให้กำลังรับน้ำหนักของแต่ละสูตร จากข้อมูลเสาเข็มจำนวน 646 ต้น ของโครงการการก่อสร้างอาคารห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ อาคารจอดรถ และลาดจอดรถ ภายในมหาวิทยาลัยนเรศวร จังหวัดพิษณุโลก และได้ทำการศึกษาความสัมพันธ์ของน้ำหนักค้ำคอก (W) ระยะขยกลูกค้ำ (H) และระยะกำหนดของการตอกเสาเข็ม (pile set) จากข้อมูลการตอกเสาเข็มในพื้นที่กรุงเทพมหานคร และบริเวณจังหวัดใกล้เคียง ทั้งหมด 30 รายการ วิเคราะห์ร่วมกับข้อมูลการตอกที่ได้ศึกษา ภายในมหาวิทยาลัยนเรศวรอีก 5 รายการ รวมทั้งหมด 35 รายการ รวมทั้งข้อมูลเสาเข็มตอกที่ทำการตอกเสาเข็ม ของโครงสร้างอาคารที่ทำการก่อสร้างภายในมหาวิทยาลัยโดยข้อมูลประกอบด้วย เสาเข็มคอนกรีตอัดแรง ขนาด 0.40x0.40x20.00 เมตร จำนวน 537 ต้น

1.5 ขั้นตอนการดำเนินงานและแผนการดำเนินงาน

ตารางที่ 1.1 ขั้นตอนการดำเนินงานและแผนการดำเนินงาน

การดำเนินงาน	ระยะเวลาดำเนินงาน				
	ธันวาคม	มกราคม	กุมภาพันธ์	มีนาคม	เมษายน
1.ทำหนังสือค้นคว้าขอข้อมูล	■				
2.ค้นคว้าและรวบรวมข้อมูล		■			
3.เรียบเรียงข้อมูล			■		
4.จัดทำเนื้อหาโครงการ				■	
5.รวบรวมและแก้ไข					■
6.ตรวจสอบโครงการ					■
7.จัดพิมพ์และทำรูปเล่ม					■

1.6 รายละเอียดงบประมาณตลอดโครงการ

1.6.1 ค่าวัสดุสำนักงาน	400 บาท
1.6.2 ค่าวัสดุคอมพิวเตอร์	500 บาท
1.6.3 ค่าจ้างถ่ายเอกสารและเข้าเล่ม	1500 บาท
1.6.4 ค่าใช้จ่ายอื่นๆ	600 บาท
รวมเป็นเงิน	3000 บาท (สามพันบาทถ้วน)

หมายเหตุ ตัวเฉลี่ยทุกรายการ



บทที่ 2

สภาพชั้นดินและระบบฐานรากอาคารมหาวิทยาลัยนเรศวร

2.1 สภาพชั้นดินในมหาวิทยาลัยนเรศวร

คุณสมบัติดินส่วนบน (top soil) ระดับความลึก 1.00 - 4.00 ม. พบว่าเป็นประเภทดินเหนียว Ka-Kaolinites มีลักษณะทรายแป้งผสมอินทรีย์สาร มีดัชนีคุณสมบัติดินดังนี้ เป็นดินประเภท ML - OL ค่าเปอร์เซ็นต์ ดินเหนียวสูง 89.18 % แต่มีค่าปฏิบัติการ แร่ดินเหนียวต่ำ 0.083 และโดยมีค่าเฉลี่ย ความถ่วงจำเพาะ, หน่วยน้ำหนักมวลดิน และกำลังแรงเฉือนของดิน เท่ากับ 2.028, 2.07 t/m^3 และ 1.68 t/m^2 ตามลำดับคุณสมบัติด้านขีดจำกัดสถานะความชื้นเหลว โดยเฉลี่ยอยู่ในช่วง $LL=36.7\%$, $PL=23.7\%$ และ $PI\cong 13\%$ มีค่าความไวกะหว่าง 1.45 ถึง 2.3 คุณสมบัติของดินเหนียวแข็ง (CL) แบ่งเป็นสองชั้น ในช่วง 4.00 - 9.00 ม. และ 9.00 - 14.30 ม. เป็นประเภทดินเหนียวแข็ง (very stiff clay) ชั้นดินเหนียวในช่วงบนเป็นดินเหนียวสีเหลืองอ่อนปนน้ำตาล มีดัชนีความชื้นเหลว (L.I.) โกล์เฉลี่ย 0.796 ถึง 1.004 และหน่วยน้ำหนักมวลดิน กับกำลังต้านทานแรงเฉือนของดินแบบไม่ระบายน้ำ (Su) อยู่ในช่วง 1.9-2.0 t/m^3 กับ 10-20 t/m^2 ตามลำดับ ค่าความไวกเฉลี่ย 1.875 ชั้นดินเหนียวในช่วงล่างเป็นชั้นดินเหนียวแข็งถึงแข็งมาก สีเทาดำ มีค่า $LL=39.41\%$ และ $PL=23.86\%$ โดยประมาณมีค่า L.I. โดยเฉลี่ยเป็น 0.971 และค่าหน่วยน้ำหนักมวลดิน 1.82-1.87 t/m^3 กับ $Su\cong 10.5-15.4 \text{ t/m}^2$ โดยมีค่าความไวกเฉลี่ยกับ 2 ถัดจากชั้นดินเหนียวแข็ง อาจพบดินแข็งสีเทาปนเหลือง ประเภท ML-OL ที่ระดับประมาณ 14.30 - 16.50 ม. เป็นประเภทดินเม็ดละเอียดมีค่า PI ต่ำ ประมาณ 11.7 % และ $L.I.\cong 0.579$ และค่า SPT เปลี่ยนแปลงระหว่าง 5 ถึง 22 และต่อมาเป็น ชั้นดินทรายปนกรวดและดินเหนียว มีความหนาในช่วง 16.5 - 21.5 ม. เปลี่ยนแปลง อาจพบชั้นดินเหนียวแข็งบางประมาณ หนึ่งเมตร แทรกอยู่ที่ระดับ 18.0 ม. ทรายชั้นนี้มีค่า SPT อยู่ในช่วง 11-28 เหมาะสำหรับวางปลายเสาเข็มตอกถัดจากชั้นดินทรายปนกรวดและดินเหนียว จะเป็นชั้น ดินทรายละเอียด (silty sand) หนามากค่า SPT โดยทั่วไปสูงกว่า 25 blows/ft. เป็นทรายแน่นถึงแน่นมาก ลักษณะสภาพชั้นดินในบริเวณมหาวิทยาลัยนเรศวร ซึ่งได้จากการรวบรวมข้อมูล หลุมเจาะ BH-A และ BH-B พบว่า ลักษณะคุณสมบัติดินโดยทั่วไปมีสภาพคล้ายกัน คือ ดินชั้นบน (top soil) เกิดจากการถม ถัดมาเป็นชั้นดินเหนียวแข็ง (CL) หนาประมาณ 10-12 ม. แบ่งได้เป็นสองช่วงช่วงบนสันนิษฐานว่าเป็นผลจากขบวนการกัดกร่อนจากธรรมชาติ (weathering process) เกิดก่อนการถมดิน

ได้ลงมาเป็นชั้นดินทรายปนกรวดและดินเหนียว และดินทรายละเอียด (silty sand) หนามาก ระดับน้ำใต้ดินในบริเวณมหาวิทยาลัยนเรศวร วัดได้ระหว่าง -1.80 ถึง -2.30 ม. บางครั้งอาจเป็น -10.30 ม. ซึ่งทั้งนี้ น่าจะมาจากผลของฤดูกาล (seasoning effect) (อ้างอิง คร. อุดมฤกษ์ 2545)

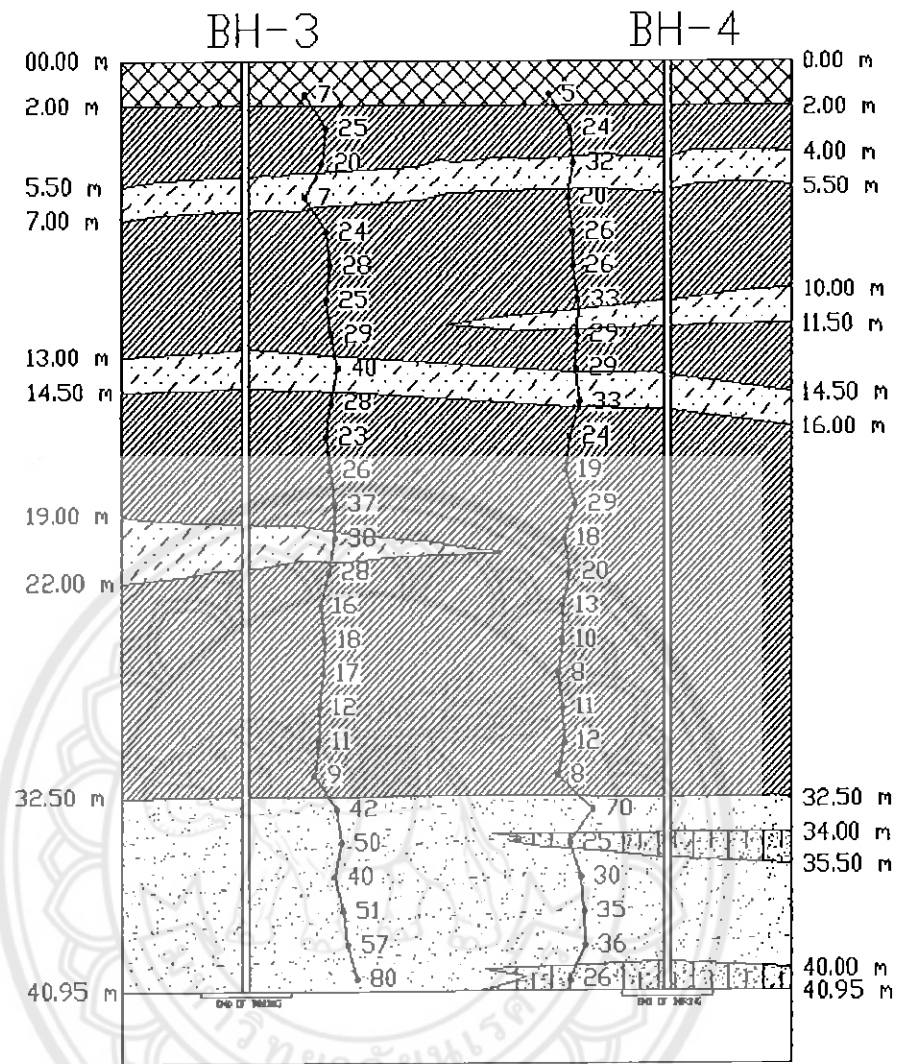
2.1.1 ลักษณะชั้นดินภายในมหาวิทยาลัยนเรศวร บริเวณคณะวิศวกรรมศาสตร์






โดยสรุปแล้วที่ระยะ 0 - 40 ม. จากผิวดินก็จะเป็นลักษณะของชั้นดินเหนียวสลับกับชั้นทราย โดยมีชั้นของดินเหนียวปนทราย (sandy clay) แทรกอยู่อย่างบางๆ โดยในชั้นผิวดินหรือหน้าดินระดับ 0 - 3 เมตร จากผิวดินจะเป็นชั้นของทราย โดยจากสภาพข้อมูลชั้นดิน 4 หลุมเจาะพบมี 3 หลุมเจาะมีชั้นดินทรายแน่นที่ระดับ 19.5-21.5 ม. หนามาก มีหลุมเจาะพบที่ระดับ 26.5 ม. หนามาก (บัญชีและคณะ 2541)

2.1.2 ลักษณะชั้นดินภายในมหาวิทยาลัยนเรศวรบริเวณโครงการก่อสร้างอาคาร

ห้องปฏิบัติการทางการแพทย์อาคารจจรด

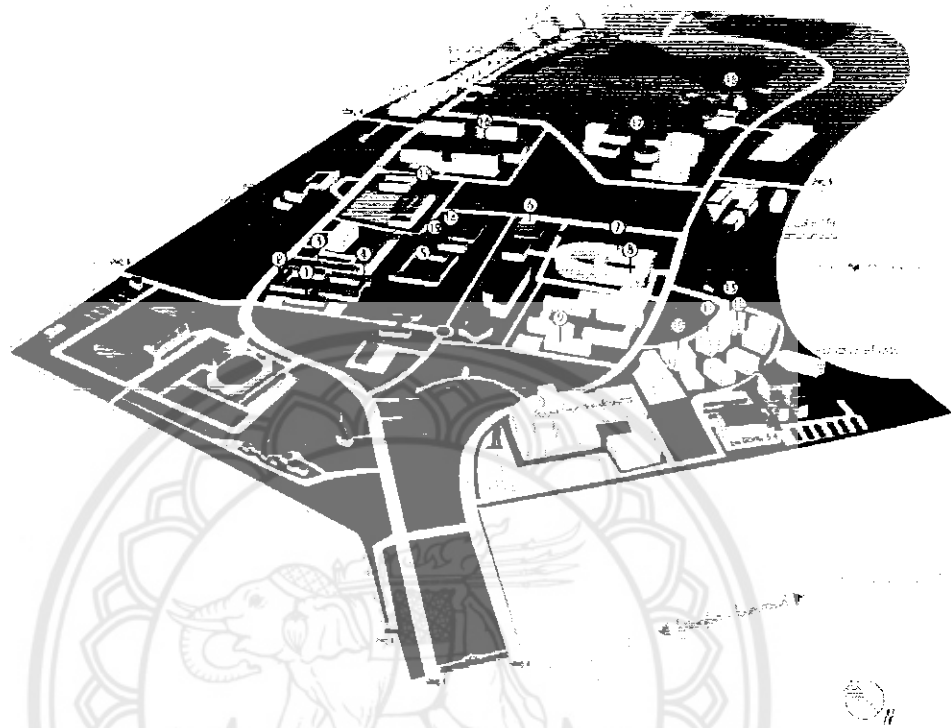
พื้นที่ก่อสร้างวางตัวอยู่บนชั้นดินเหนียวแข็ง (CL) แบ่งเป็น 2 ชั้น ในช่วง 4.0-9.0 เมตร และ 9.0-14.5 เมตร ค่า Standard Penetration Test (SPT) เฉลี่ย 26 และ 33-40 ครั้งต่อฟุต ตามลำดับ ถัดจากชั้นดินเหนียวแข็งเป็นสีเทาปนน้ำตาล ที่ระดับ 14.5-32.5 เมตร มีค่า SPT เปลี่ยนแปลงระหว่าง 9-33 อาจจะพบชั้นดินเหนียวแข็งมากที่สุด หนาประมาณ 1.0-2.0 เมตร แทรกอยู่ที่ระดับ 14.5-16.0 เมตร มีค่า SPT ประมาณ 33-40 ครั้งต่อฟุต ดังรูปที่ 2.1 และถูกกำหนดเป็นตำแหน่งวางปลายเสาเข็มตอก ชั้นดินสุดท้ายทรายละเอียดแน่นถึงแน่นมาก (silty sand) ที่ระดับ 32.5 เมตร ดังภาคผนวก ข ค่า SPT โดยทั่วไปสูงมาก สอดคล้องกับรายงานของ คร. อุดมฤกษ์ (2545)



- | | | | |
|---|----------------------------------|---|------------------------------|
|  | ชั้นดิน Fill Material / Top soil |  | ชั้นดินเหนียวแข็งที่สุด |
|  | ชั้นดินเหนียวและปนทรายแข็งที่สุด |  | ชั้นดินทรายปนทรายแข็งแน่นมาก |
|  | ชั้นดินทรายปนทรายแข็งแน่นปานกลาง | | |

รูปที่ 2.1 สภาพชั้นดินและค่า SPT ตามความลึกหลุมเจาะ BH - 3, BH - 4 บริเวณสถานที่ก่อสร้าง

2.2 ลักษณะอาคารภายในมหาวิทยาลัยนเรศวร



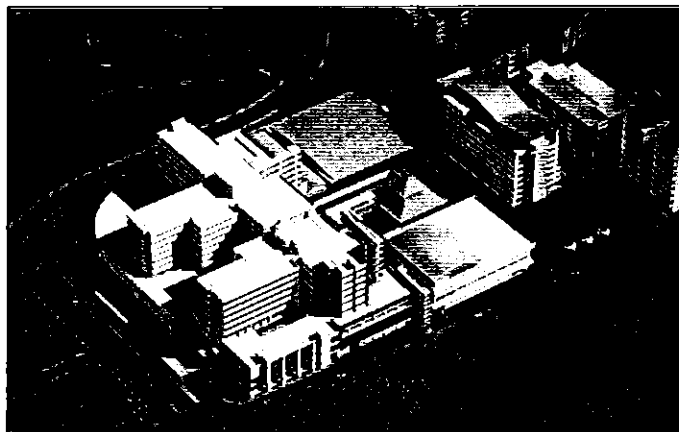
รูปที่ 2.2 แผนที่มหาวิทยาลัยนเรศวร

ที่ตั้งมหาวิทยาลัยนเรศวร (ภาคผนวก ก) และ ลักษณะอาคารภายในมหาวิทยาลัยนเรศวรส่วนใหญ่เป็นอาคารสูงตั้งแต่ 3 ชั้น ถึง 9 ชั้น เป็นอาคาร คอนกรีตเสริมเหล็กทั้งหมด โดยมีทั้งหมด 19 คณะ(รูปที่ 2.2) ดังนี้

1. คณะมนุษยศาสตร์
2. คณะวิทยาการและสารสนเทศศาสตร์
3. คณะนิติศาสตร์
4. คณะสังคมศาสตร์
5. คณะศึกษาศาสตร์
6. วิทยาลัยนานาชาติ
7. คณะแพทยศาสตร์
8. คณะวิทยาศาสตร์การแพทย์

9. คณะเภสัชศาสตร์
10. คณะทันตแพทยศาสตร์
11. คณะสหเวชศาสตร์
12. คณะสาธารณสุขศาสตร์
13. คณะพยาบาลศาสตร์
14. คณะสถาปัตยกรรมศาสตร์
15. คณะเกษตรศาสตร์ทรัพยากรธรรมชาติและสิ่งแวดล้อม
16. คณะวิศวกรรมศาสตร์
17. คณะวิทยาศาสตร์
18. วิทยาลัยพลังงานทดแทน
19. บัณฑิตวิทยาลัย

ซึ่งพื้นที่โครงการที่ทำการศึกษายู่ในกลุ่มของคณะแพทยศาสตร์ในมหาวิทยาลัยขอนแก่น มีลักษณะเป็นโครงการการก่อสร้างอาคารห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ อาคารจอดรถ และลานจอดรถ ภายในมหาวิทยาลัยขอนแก่น จังหวัดขอนแก่น (รูปที่ 2.3) เป็นอาคาร คอนกรีตเสริมเหล็ก มีทั้งหมด 4 อาคาร คือ อาคาร 1 (อาคารบริการประชาชนด้านการแพทย์) สูง 9 ชั้น วางบนฐานรากเสาเข็มเจาะขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 0.80 เมตร ยาว 19 เมตร อาคาร 2 (อาคารเรียนห้องปฏิบัติการทางการแพทย์) สูง 8 ชั้น ใช้เสาเข็มตอก 2 ขนาด ยาว 14 เมตร จำนวน 333 ต้น อาคาร 3 (อาคารจอดรถ) สูง 7 ชั้น ใช้เสาเข็ม 2 ขนาด ยาว 14 เมตร จำนวน 246 ต้น อาคาร 4 (ลานจอดรถ) ใช้เสาเข็มตอก ยาว 16 เมตร จำนวน 66 ต้น



รูปที่ 2.3 ภาพแบบจำลองกลุ่มอาคารเรียนห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ อาคารจอดรถ

2.3 ระบบเสาเข็มฐานรากในมหาวิทยาลัยนครสวรรค์

สำหรับฐานรากตื้น ระดับ - 1.00 ถึง - 4.00 ม. จะวางอยู่ในชั้นดินถม (top soil) ซึ่งมีคุณสมบัติหลากหลาย ทางวิศวกรรม มีค่า SPT ต่ำ, $N < 6$ จึงควรใช้ untrained shear strength ที่ได้มาจากค่าทดสอบ unconfined compression test ซึ่งมีค่าปลอดภัยเฉลี่ย เท่ากับ 1.68 t/m^2 ในงานฐานรากตื้น (shallow foundation) และงานดินถม (embankment) ในงานดินขุด (excavation) ค่ากำลังแรงเฉือนของดิน จะแปรเปลี่ยนและขึ้นกับอิทธิพล จากวิธีการทำงานและขั้นตอนการขุดดินอย่างมาก ลักษณะการเปิดหน้าดิน ซึ่งมีผลในการลดน้ำหนักมวลดินกระทำ (overburden pressure relief) ทำให้ค่ากำลังต้านทานแรงเฉือนแบบไม่ระบายน้ำ (S_u) ลดลงในระยะยาว (time-dependent effect) ในทางปฏิบัติ ค่ากำลังต้านทานแรงเฉือนของดินที่ได้จาก การทดสอบ unconfined compression test กับตัวอย่างดิน แบบไม่รบกวน (undisturbed sample) ยังนำมาใช้คำนวณงานดินขุด โดยใช้ค่าความปลอดภัยที่เพียงพอ ซึ่งไม่ควรน้อยกว่าค่าความไว (sensitivity) ของดินเหนียว

สำหรับงานฐานรากลึก ของบ้านพักอาศัยสี่ชั้น อาคาร โรงเรียน ควรใช้เสาเข็มเพื่อถ่ายน้ำหนักอาคารส่วนบนลงสู่ชั้นดินทรายแน่นนอกจากจะได้ค่าความปลอดภัยที่สูง ยังแก้ปัญหาเรื่องการทรุดตัวของเสาเข็มฐานรากในระยะยาวได้ด้วยปลายเสาเข็มควรหยั่งที่ระดับชั้นดินทรายปนกรวดและดินเหนียว (SP-SC) -16.50 ถึง -21.50 ม. ซึ่งมีค่า SPT โดยเฉลี่ย 25 blows/ft. สำหรับอาคาร โรงแรม และอาคารสูงเกิน 10 ชั้น ควรวางเสาเข็มฐานรากที่ระดับชั้นทรายแน่นเม็ดละเอียด (SM) เพื่อเสถียรภาพของอาคาร จากข้อมูล BH - A2, BH - A3 และ BH - A4 (มหาวิทยาลัยนครสวรรค์) ดินทรายแน่น (dense to very dense) เป็นดินเม็ดละเอียดมีค่า SPT โดยทั่วไปไม่ต่ำกว่า 20-25 blows/ft. และเปลี่ยนแปลงเพิ่มขึ้นตามความลึก ที่ระดับ 30-40 ม. อาจมีค่าถึง 75 blows/ft. เมื่อเทียบกับตารางของ Peck Hensen & Thornburn (1974) ค่า ϕ' จะอยู่ระหว่าง 30° - 40° .

2.4 ข้อกำหนดการตอกเสาเข็ม

โครงการ การก่อสร้าง 4 อาคาร มีอาคาร 1 ใช้เสาเข็มเจาะในการรับน้ำหนักของอาคาร เนื่องจากการตอกเสาเข็ม อาจส่งผลกระทบต่ออาคารที่ใกล้เคียง ส่วนอาคาร 2 และอาคาร 3 อยู่ในบริเวณหลุมเจาะ BH 3 และ BH 4 ดัง รูปที่ 2.1 การก่อสร้างเป็นระบบฐานรากเสาเข็มตอก โดยมี การเจาะนำ (Pre - boring) ลึก 10 m แล้วทำการตอกเสาเข็มต่อไป เพื่อลดการแทนที่มวลดินและความเสียหายต่ออาคารข้างเคียงระหว่างการตอกเสาเข็มขนาด $0.30 \times 0.30 \times 14.00 \text{ m}$. กำหนดใช้ค้ำ

ตอก 7 ตัน ระยะยก 80 เซนติเมตรให้ระยะกำหนด 13 ครั้ง/ฟุต (ระยะจม 2.48 เซนติเมตร/ครั้ง) และ
เสาเข็มขนาด 0.45×0.45×14.00 m. ใช้ตุ้มตอก 7 ตัน ระยะยก 128 เซนติเมตรให้ระยะกำหนด 20
ครั้ง/ฟุต (ระยะจม 15.8 เซนติเมตร/ครั้ง) โดยการตอกแบบ Hydraulic hammer จาก สูตร Dynamic
Allowable Bearing Force ในการออกแบบระยะกำหนดในการตอกเสาเข็มการใช้ตุ้มตอกขนาดเล็ก
ลงมา อาจทำให้ค่าระยะยกสูงกว่า 130 ครั้ง/ฟุต และ มีปัญหาในการทำงานในสนามดังนั้นวิศวกรจึง
ใช้สูตรที่ค้ำยกว่าเช่น สูตร Danish's สำหรับ เสาเข็มขนาด 0.45×0.45×16.00 m. ใช้ตุ้มตอก 6.2 ตัน
ระยะยก 70 เซนติเมตร จำนวนครั้งการตอก 31 ครั้ง/ฟุต โดยใช้ Drop hammer



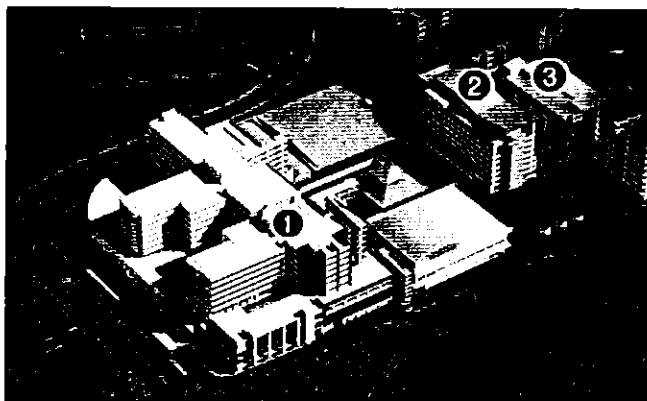
บทที่ 3

วิธีดำเนินโครงการ

3.1 รูปแบบโครงการ

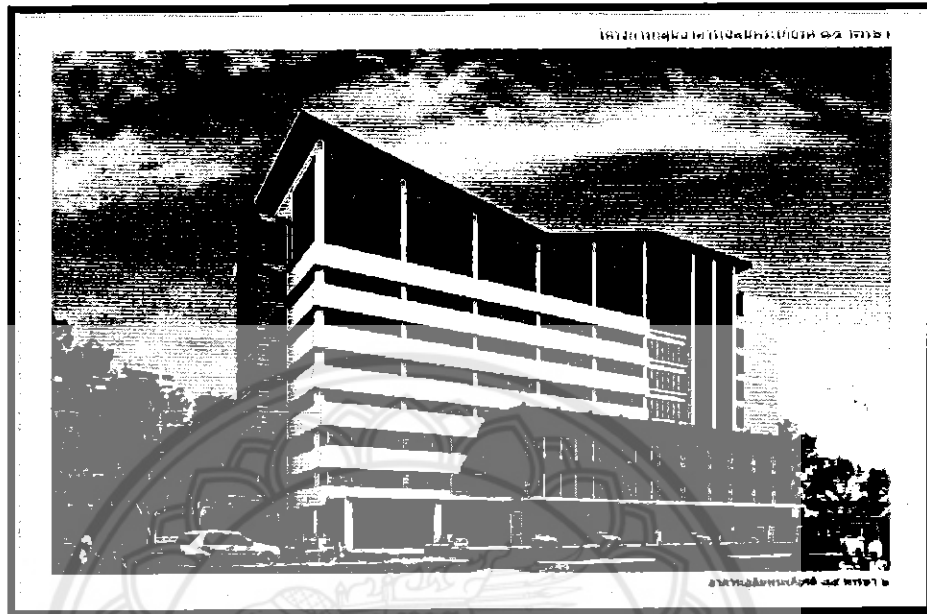
โครงการนี้เป็นการศึกษาเกี่ยวกับ ข้อมูลเสาเข็มตอก โดยการนำข้อมูลเสาเข็มตอกจากหน้างานจริง นำข้อมูลที่ได้ มาวิเคราะห์ความสัมพันธ์ระหว่าง ระยะการจมในการตอก 10 ครั้งสุดท้าย (Last 10 blow) กับกำลังรับน้ำหนักปลอดภัยของเสาเข็ม (Q_u) จัดทำการคำนวณสูตรเสาเข็มตอกโดย Program Microsoft Excel เพื่อคำนวณหาจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต (Blowcount) และระยะจมในการตอก 10 ครั้งสุดท้าย (Last 10 blow) ของเสาเข็มตอก โดยจะศึกษาเฉพาะเสาเข็มตอกภายในมหาวิทยาลัยนเรศวร จำนวน 3 อาคาร ในโครงการกลุ่มอาคารเรียนห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ อาคารจอดรด และลานจอดรด การทำโครงการในครั้งนี้ก็เพื่อศึกษาความสัมพันธ์ระหว่าง น้ำหนักลูกตุ้มเสาเข็ม กับระยะขยกลูกตุ้มตอกเสาเข็ม ในค่านต่างๆ โดยอ้างอิงจากสูตร Milligan และ Humes (ว.ศ.ท. 2521) จากข้อมูลการตอกเสาเข็มพื้นที่ในกรุงเทพมหานครและบริเวณใกล้เคียงนำมาวิเคราะห์ร่วมกับกลุ่มอาคารเรียนห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ อาคารจอดรด และลานจอดรด รวมทั้งข้อมูลเสาเข็มตอกที่ทำการตอกเสาเข็ม ของ โครงสร้างอาคารที่ทำการก่อสร้างภายในมหาวิทยาลัย โดยข้อมูลประกอบด้วย เสาเข็มคอนกรีตอัดแรงขนาด 0.40x0.40x20.00 เมตร อีกจำนวน 537 คัน ด้วย

3.2 กลุ่มอาคารที่ได้ทำการศึกษา



รูปที่ 3.1 ภาพแบบจำลองกลุ่มอาคารเรียนห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ อาคารจอดรด

3.2.1 อาคารเรียนห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ (อาคาร 2)



รูปที่ 3.2 ภาพแบบจำลองอาคารเรียนห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ (อาคาร 2)

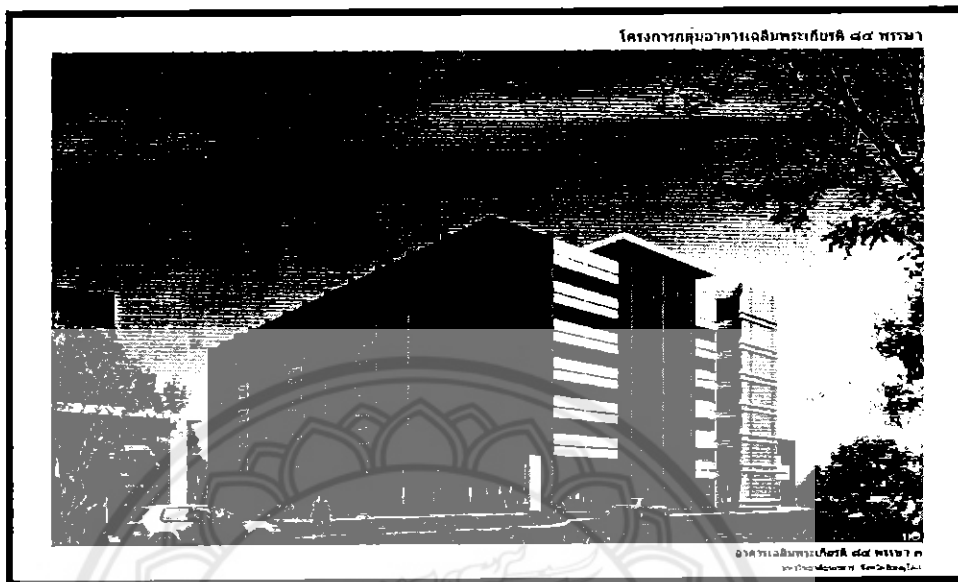
อาคารเรียนห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ (อาคาร 2) เป็นอาคารสำนักงานแพทย์ศาสตร์ศึกษา ห้องเรียนปฏิบัติการทางการแพทย์ ส่วนสนับสนุนด้านการบริหารและการเรียนอาคารมีความสูง 8 ชั้น และมีพื้นที่ใช้สอยรวมประมาณ 16,468 ตารางเมตร พื้นที่การใช้สอยของอาคารจะประกอบด้วยร้านค้าพร้อมโรงอาหาร ที่จอดรถ ทางเชื่อมอาคาร ห้องน้ำ บันได บันไดหนีไฟ ลิฟต์บริการ ห้องสมุด ห้องทำงานของพนักงาน ห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ ห้องบรรยาย ห้องตรวจ ห้องควบคุม ห้องเรียน เป็นต้น ซึ่งอาคารนี้มีโครงสร้างฐานรากเป็นเสาเข็มคอกประกอบด้วยเสาเข็มดังนี้

เสาเข็มสี่เหลี่ยมขนาด 0.30×0.30×14 เมตร จำนวน 15 ต้น

เสาเข็มสี่เหลี่ยมขนาด 0.45×0.45×14 เมตร จำนวน 318 ต้น

รวมเสาเข็มทั้งหมด 333 ต้น

3.2.2 อาคารที่จอดรถ (อาคาร 3)



รูปที่ 3.3 ภาพแบบจำลองอาคารที่จอดรถ (อาคาร 3)

อาคารที่จอดรถ (อาคาร 3) เป็นอาคารสำหรับเป็นที่จอดรถยนต์ จำนวน 354 คัน มีความสูง 7 ชั้น พื้นที่ใช้สอยรวมทั้งหมดประมาณ 13,172 ตารางเมตรพื้นที่การใช้สอยหลักของอาคาร ก็คือเป็นที่จอดรถ และมีลิฟต์โดยสาร 2 ชุด ห้องน้ำ ห้องน้ำคนพิการ มีทางเดินเชื่อมกับอาคารเรียน ห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ (อาคาร 2) ซึ่งอาคารนี้มีโครงสร้างฐานรากเสาเข็มเป็นเสาเข็มตอกประกอบด้วยเสาเข็มดังนี้

เสาเข็มสี่เหลี่ยมขนาด 0.30×0.30×14 เมตร จำนวน 31 ต้น

เสาเข็มสี่เหลี่ยมขนาด 0.45×0.45×14 เมตร จำนวน 215 ต้น

รวมเสาเข็มทั้งหมด 246 ต้น

3.2.3 ลานจอดรถ (อาคาร 4)



รูปที่ 3.4 ภาพลานจอดรถ (อาคาร 4)

ลานจอดรถ (อาคาร 4) เป็นส่วนปลูกสร้างอยู่เหนือสระน้ำทางด้านหน้าของมหาวิทยาลัยนเรศวร มีพื้นที่ใช้สอยรวมประมาณ 6,800 ตารางเมตร (รวมทางเดิน) ใช้สำหรับจอดรถของคณะแพทยศาสตร์ ซึ่งอาคารนี้มีโครงสร้างฐานรากเสาเข็มเป็นเสาเข็มตอก

โดยใช้เสาเข็มสี่เหลี่ยมขนาด $0.45 \times 0.45 \times 16$ เมตร จำนวน 66 ต้น

3.3 วิธีการเก็บข้อมูลเสาเข็ม

3.3.1 สํารวจบริเวณภายในมหาวิทยาลัยนเรศวร จังหวัดพิษณุโลก สํารวจอาคารที่กำลังทำการก่อสร้าง และมีโครงสร้างฐานรากเสาเข็มเป็นเสาเข็มตอก โดยสํารวจพื้นที่การก่อสร้างโครงการกลุ่มอาคารเรียนห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ อาคารจอดรถ และลานจอดรถ พบว่ามีการใช้เสาเข็มตอกอยู่ 3 อาคาร จาก 4 อาคารที่มีการก่อสร้างอยู่

3.3.2 ติดต่อกองอาคารสถานที่ของมหาวิทยาลัยนเรศวร ทำหนังสือขอข้อมูล เพื่อขอความอนุเคราะห์ข้อมูลที่ต้องการศึกษา คือข้อมูลเสาเข็มรายงานการคอกเสาเข็ม ค่าระยะกำหนดของการคอกเสาเข็ม แพลนเสาเข็ม โดยที่กองอาคารสถานที่ จะติดต่อประสานงานกับบริษัทผู้รับเหมาก่อสร้าง เพื่อขอความอนุเคราะห์ข้อมูลดังกล่าว

3.3.3 หลังจากบริษัทผู้รับเหมาตอบรับและอนุมัติ สามารถให้ข้อมูลดังกล่าวได้ ผู้ศึกษาก็จะนำข้อมูลที่ได้นี้ มาเรียบเรียงให้เป็นระเบียบเพื่อที่จะได้รู้ว่าข้อมูลที่รับมา ครบถ้วนตามที่ขอหรือยัง และนำข้อมูลดังกล่าวทำการวิเคราะห์ต่อไป

3.4 การเตรียมความพร้อมในการเก็บรวบรวมข้อมูล

ก่อนทำการรวบรวมข้อมูลเสาเข็มคอก ผู้ศึกษาได้ค้นคว้าหาความรู้เกี่ยวกับเสาเข็มคอก เพื่อให้เห็นภาพว่า เสาเข็มคอกคืออะไร มีการคอกอย่างไรกันบ้าง และปรึกษาอาจารย์ที่ปรึกษาโครงการ เพื่อที่จะได้ทำเรื่องขอข้อมูลที่ต้องการดังกล่าว

3.5 การวิเคราะห์ข้อมูล

3.5.1 นำข้อมูลระยะงมในการคอก 10 ครั้งสุดท้าย (Last 10 blow) หากำลังรับน้ำหนักปลอดภัยของเสาเข็ม (Q_u) โดยใช้สูตรการคำนวณดังนี้ Engineering News Formula, Janbu's Formula, Hiley's Formula, Load Bearing Capacity (Danish Formula) มาทำการวิเคราะห์ เพื่อเปรียบเทียบสูตรต่างๆ ว่าสูตรไหน ให้กำลังรับน้ำหนักมากที่สุด แตกต่างกันมากเท่าไร กับสูตรที่หน่วยงานคำนวณเอาไว้ (โดยพิจารณาวิเคราะห์แยกแต่ละอาคาร)

3.5.2 นำกำลังรับน้ำหนักบรรทุกปลอดภัย (Q_u) จากหน่วยงานจริงมาหาค่าจำนวนครั้งการคอกต่อฟุต (Blowcount) และระยะงมในการคอก 10 ครั้งสุดท้าย (Last 10 blow) โดยจัดทำการคำนวณสูตรเสาเข็มคอกโดย Program Microsoft Excel มาทำการวิเคราะห์ เพื่อเปรียบเทียบ หาค่าจำนวนครั้งการคอกต่อฟุต (Blowcount) และระยะการงมในการคอก 10 ครั้งสุดท้าย (Last 10 blow) ในแต่ละสูตรดังนี้ Engineering News Formula, Janbu's Formula, Hiley's Formula, Load Bearing Capacity (Danish Formula)

3.5.3 นำค่าน้ำหนักค้ำเสาเข็ม (W) กับระยะยกค้ำเสาเข็ม (H) จากหน่วยงานจริง นำมาวิเคราะห์ความสัมพันธ์ต่างๆ และพิจารณาตามข้อกำหนดต่างๆ ของเสาเข็มคอก

บทที่ 4

การประมาณการรับน้ำหนักบรรทุกเสาเข็ม และระยะกำหนดเสาเข็มตอก

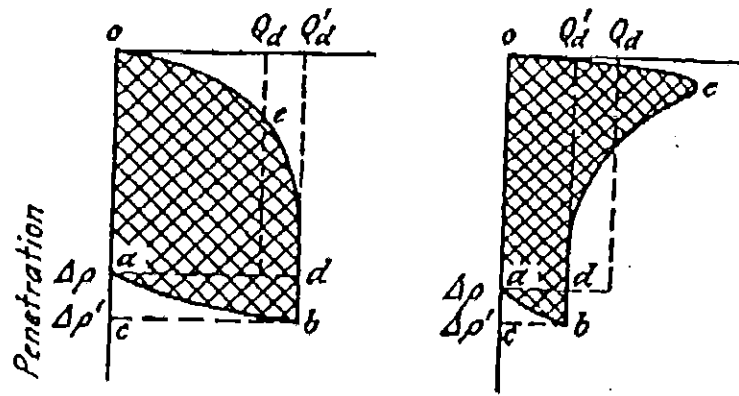
4.1 บทนำ

ในบทนี้ได้ทำการหาค่ารับน้ำหนักปลอดภัยของเสาเข็ม (Q_u) จากระยะจมในการตอก 10 ครั้งสุดท้าย (Last 10 blow) และจัดทำตารางคำนวณสูตรเสาเข็มตอกโดย Program Microsoft Excel ในการหาค่าจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต (n) กับ ระยะจมในการตอก 10 ครั้งสุดท้าย (s) จากค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย (Q_u) จากหน้างานจริง และวิเคราะห์เปรียบเทียบ เพื่อสามารถเลือกใช้สูตรเสาเข็มตอกได้อย่างถูกต้อง โดยข้อมูลทั้งหมดได้จากการเก็บรวบรวมข้อมูลเสาเข็มคอนกรีตอัดแรง ที่ทำการตอกบริเวณมหาวิทยาลัยนเรศวร ข้อมูลการตอกเสาเข็ม จำนวน 646 ดัน โดยสูตรเสาเข็มตอกที่นำมาคำนวณเป็นสูตรที่ทางวิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทย (ว.ส.ท.) แนะนำให้ใช้งาน

4.2 ทฤษฎีการประยุกต์ใช้

4.2.1 ที่มาของสูตรเสาเข็มตอก

สูตรเสาเข็มตอก (dynamic driving formula) เป็นวิธีการที่วิศวกรนำมาใช้ในการควบคุมการตอกเสาเข็มในสนาม ที่ซึ่งสภาพดินมีลักษณะชั้นดินแน่นอ่อน สม่่าเสมอ ดังเช่น สภาพชั้นดินในมหาวิทยาลัยนเรศวร เหมาะสำหรับงานสนามที่ต้องการความมั่นใจต่อเสาเข็มที่ตอกจนได้ความต้านทานดิน และระยะฝังเสาเข็มเท่ากันสม่่าเสมอและสอดคล้องกัน ผลการนับการจมตัวของเสาเข็ม 10 ครั้งสุดท้าย คือการยืนยันข้อมูลดังกล่าว



(ก) ในชั้นดินทราย

(ข) ในชั้นดินเหนียว

รูปที่ 4.1 ความสัมพันธ์ระหว่าง Q_d กับระยะจมของเสาเข็มจากการตอก

สมการเสาเข็มตอกเดิมที่จำกัดการใช้กับงานเสาเข็มเสียดทานกับชั้นดินทราย ได้มาจาก

$$WH = \frac{R_u}{S} \tag{4.1}$$

หรือ

$$S = \frac{WH}{R_u} \tag{4.2}$$

โดย W = น้ำหนักค้ำตอก

H = ระยะยกค้ำตอก

R_u = ค่าแรงต้านทานการจมพลศาสตร์

S = ระยะจมตัวของเสาเข็มลงดิน (Pile set)

สมการข้างต้นเป็นสมการพื้นฐานต่อการประยุกต์ รวมผลการสูญเสียพลังงานจากตัวเสาเข็มครอบหัวเสาเข็มและมวลดิน จากรูปที่ 4.1 สูตรการตอกเสาเข็มที่นิยมในภูมิภาคนี้ ได้แก่ สมการ Hiley (1925), สมการ Engineering News (1965), และการวิเคราะห์โดยสมการคลื่น (Wave Equation Analysis) (ดร. อุคมฤกษ์ 2547)

ยังพบอยู่เสมอว่าสูตรเสาเข็มตอก แม้พยายามคำนึงถึงปัจจัยทุกด้านของพลังงาน ให้ความคลาดเคลื่อนในการทำนายกำลังของเสาเข็มในสนาม และพื้นฐานจากสมมุติฐานของสูตรเสาเข็มตอกไม่เข้มขันพอ เมื่อตรวจสอบด้วยทฤษฎี วิศวกรยังใช้สูตรเสาเข็มตอก 1 หรือ 2 สูตร ในการควบคุมการทำงานในสนาม ทั้งนี้จะเป็นผลมาจากความง่ายในการใช้ ภายใต้อสภาพเงื่อนไข

หน้างานต่างๆ นอกจากรวมทั้งความประหยัดและรวดเร็ว การยอมรับการคำนวณสูตรเสาเข็มตอกทำได้โดยการเปรียบเทียบค่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกสูงสุดที่ได้จากผลการทดสอบการรับน้ำหนักเสาเข็มสถิติในสนาม

4.2.2 การเปรียบเทียบในอดีต

4.2.2.1 การประมาณการรับน้ำหนักบรรทุกทุกของเสาเข็มจากสูตรเสาเข็มตอกในชั้นดินอ่อน

ก. เสาเข็ม 93.33 % เลือกใช้เข็มตอกได้ต่ำกว่าน้ำหนักสูงสุดของเสาเข็ม

ข. เสาเข็ม 10 % ตอกได้ตามระยะกำหนด เป็นการตอกแบบ Hard Driving และ Easy Driving 66.67 % และ 23.33 % ตามลำดับ

ค. กำลังรับน้ำหนักบรรทุกทุกของเสาเข็มจากสูตรของ Hiley Formula ให้ค่าต่ำกว่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกสูงสุดที่ยอมรับได้ของเสาเข็มประมาณ 86 % โดยเฉลี่ย

4.2.2.2 กรณีศึกษาโครงการก่อสร้างอาคารเอนกประสงค์และหอประชุมมหาวิทยาลัยนเรศวร

ก. ระดับความลึกที่เหมาะสมในการตอกเสาเข็มประมาณ 25-32 เมตร

ข. กำลังรับน้ำหนักบรรทุกทุกของเสาเข็มที่คำนวณโดยวิธีของ Hiley และ Gate Formula ให้ค่ากำลังรับน้ำหนักต่ำกว่าผลการทดสอบในสนาม (Dynamic Load Test) 61.86% และ 44% โดยเฉลี่ยตามลำดับ ซึ่งถ้าใช้สูตรนี้ควบคุมการตอกเสาเข็มจะปลอดภัย

ค. กำลังรับน้ำหนักบรรทุกทุกของเสาเข็มที่คำนวณโดยวิธีของ Janbu และ Danish Formula ให้ค่าสูงกว่าผลการทดสอบเสาเข็มในสนาม (Dynamic Load Test) ซึ่งถ้าใช้สูตรนี้ในการควบคุมการตอกเสาเข็มจะให้ค่าความปลอดภัย (F.S.) สูงเกินจริง

4.2.3 สูตรจาก ว.ส.ท. (2524)

4.2.3.1 Engineering New Formula

4.2.3.2 Hiley's Formula

4.2.3.3 Janbu's Formula

4.2.3.4 Load Bearing Capacity (Danish Formula)

4.3 ขอบเขตการศึกษา

ทำการศึกษาเฉพาะเสาเข็มสี่เหลี่ยมคอนกรีตอัดแรง ที่ใช้ในการก่อสร้างอาคารปฏิบัติการทางการแพทย์ อาคารจอดรถ และลานจอดรถภายในบริเวณมหาวิทยาลัยนเรศวร จังหวัดพิษณุโลก ซึ่งมีการตอกโดยใช้ระบบ Drop hammer จำนวน 66 ต้น และการตอก hydraulic hammer จำนวน 580 ต้น ดังภาคผนวก ก โดยผู้รับเหมาเสนอสูตร Dynamic allowable bearing force ในการควบคุมงาน

4.4 กำลังรับน้ำหนักบรรทุกจากสูตรเสาเข็มตอก โดย Program Microsoft Excel

4.4.1 เสาเข็มรูปสี่เหลี่ยม ขนาด $0.30 \times 0.30 \times 14$ เมตร

วิเคราะห์ข้อมูลเสาเข็มอาคาร 2, 3 เสาเข็มขนาด $0.30 \times 0.30 \times 14.00$ เมตร โดยคำนวณในทุกสูตร โดยกำหนดค่าคงที่ ดังนี้ ถ้ากำลังรับน้ำหนักประลัย (Q_a) = 50 ตัน ใช้ Program Microsoft Excel เพื่อเปรียบเทียบ ค่าจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต (n) และระยะจมในการตอก 10 ครั้งสุดท้าย (s) จะได้ค่า s และ n ดังนี้

ตารางที่ 4.1 ค่าจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต (n) และระยะจมในการตอก 10 ครั้งสุดท้าย (s) เสาเข็มขนาด $0.30 \times 0.30 \times 14$ เมตร

สูตร	W= 7 ตัน , H= 80 เซนติเมตร		W= 7.5 ตัน , H=60 เซนติเมตร	
	S เซนติเมตรต่อครั้ง	n ครั้งต่อฟุต	S เซนติเมตรต่อครั้ง	n ครั้งต่อฟุต
Hiley's	1.76	17	1.27	24
Engineering New	2.19	14	1.31	23
Dynamic allowable bearing force	2.48	13	1.60	19
Janbu's	2.70	12	2.17	14
Load Bearing Capacity (Danish)	3.40	9	2.67	12

4.4.2 เสาเข็มรูปสี่เหลี่ยม ขนาด $0.45 \times 0.45 \times 14$ เมตร

วิเคราะห์ข้อมูลเสาเข็มอาคาร 2, 3 เสาเข็มขนาด $0.45 \times 0.45 \times 14.00$ เมตร โดยคำนวณในทุกสูตร โดยกำหนดค่าคงที่ ดังนี้ ถ้ากำลังรับน้ำหนักประลัย (Q_a) = 100 ตัน ใช้ Program Microsoft Excel เพื่อเปรียบเทียบ ค่าจำนวนนครั้งการคอกต่อฟุต (n) และระยะจมในการคอก 10 ครั้งสุดท้าย (s) จะได้อ่า s และ n ดังนี้

ตารางที่ 4.2 ค่าจำนวนครั้งการคอกต่อฟุต (n) และระยะจมในการคอก 10 ครั้งสุดท้าย (s) เสาเข็มขนาด $0.45 \times 0.45 \times 14$ เมตร

สูตร	W= 7 ตัน , H=128 เซนติเมตร		W= 7 ตัน , H=100 เซนติเมตร	
	S เซนติเมตรต่อครั้ง	n ครั้งต่อฟุต	S เซนติเมตรต่อครั้ง	n ครั้งต่อฟุต
Hiley's	0.78	39	0.43	71
Engincering New	1.30	24	0.51	59
Dynamic allowable bearing force	1.58	20	0.80	38
Janbu's	1.90	16	1.52	20
Load Bearing Capacity (Danish)	2.68	12	2.06	15

4.4.3 เสาเข็มรูปสี่เหลี่ยม ขนาด $0.45 \times 0.45 \times 16$ เมตร

วิเคราะห์ข้อมูลเสาเข็มอาคาร 4 เสาเข็มขนาด $0.45 \times 0.45 \times 16.00$ เมตร โดยคำนวณในทุกสูตร โดยกำหนดค่าคงที่ ดังนี้ ถ้ากำลังรับน้ำหนักประลัย (Q_a) = 80 ตัน ใช้ Program Microsoft Excel เพื่อเปรียบเทียบ ค่าจำนวนนครั้งการคอกต่อฟุต (n) และระยะจมในการคอก 10 ครั้งสุดท้าย (s) จะได้อ่า s และ n ดังนี้

ตารางที่ 4.3 ค่าจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต (n) และระยะงมในการตอก 10 ครั้งสุดท้าย (s) เสาเข็ม
ขนาด 0.45×0.45×16 เมตร

สูตร	W= 6.2 ตัน , H=70 เซนติเมตร		W= 5.6 ตัน , H=80 เซนติเมตร	
	S เซนติเมตรต่อครั้ง	n ครั้งต่อฟุต	S เซนติเมตรต่อครั้ง	n ครั้งต่อฟุต
Hiley's	0.023	1303	0.009	3396
Engineering New	-0.116	-259	-0.046	-652
Dynamic allowable bearing force	0.17	177	0.24	125
Janbu's	0.88	35	0.89	34
Load Bearing Capacity (Danish)	0.95	32	0.997	31

สูตร	W= 7 ตัน , H=70 เซนติเมตร		W= 7 ตัน , H=100 เซนติเมตร	
	S เซนติเมตรต่อครั้ง	n ครั้งต่อฟุต	S เซนติเมตรต่อครั้ง	n ครั้งต่อฟุต
Hiley's	0.17	172	0.57	53
Engineering New	0.16	183	1.21	25
Dynamic allowable bearing force	0.45	67	1.5	20
Janbu's	1.06	29	1.63	19
Load Bearing Capacity (Danish)	1.12	27	1.77	17

สูตรของ Engineering New Formula ของเสาเข็มรูปสี่เหลี่ยมขนาด 0.45×0.45×16 เมตรมีค่าคิดลบ และสูตรของ Hiley's ให้ค่าระยะงมต่อการตอก 10 ครั้งสุดท้ายและจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต เกิดความเป็นจริงและในการตอกเสาเข็มในสนาม ถ้าใช้ค้อนตอกขนาดเล็กลงมา อาจทำให้ค่าระยะงมสูงกว่า 130 ครั้ง/ฟุต และมีปัญหาในการทำงาน ดังนั้นวิศวกรจึงใช้สูตรที่ค่อนกว่าเช่น สูตร Danish's สำหรับ เสาเข็มขนาด 0.45×0.45×16.00 เมตร ใช้ค้อนตอก 6.2 ตัน ระยะงม 70 เซนติเมตร จำนวนครั้งการตอก 31 ครั้ง/ฟุต โดยใช้ Drop hammer แสดงวิธีใช้ Program Microsoft Excel ในการคำนวณสูตรเสาเข็มตอก คั่ง ภาคผนวก ง

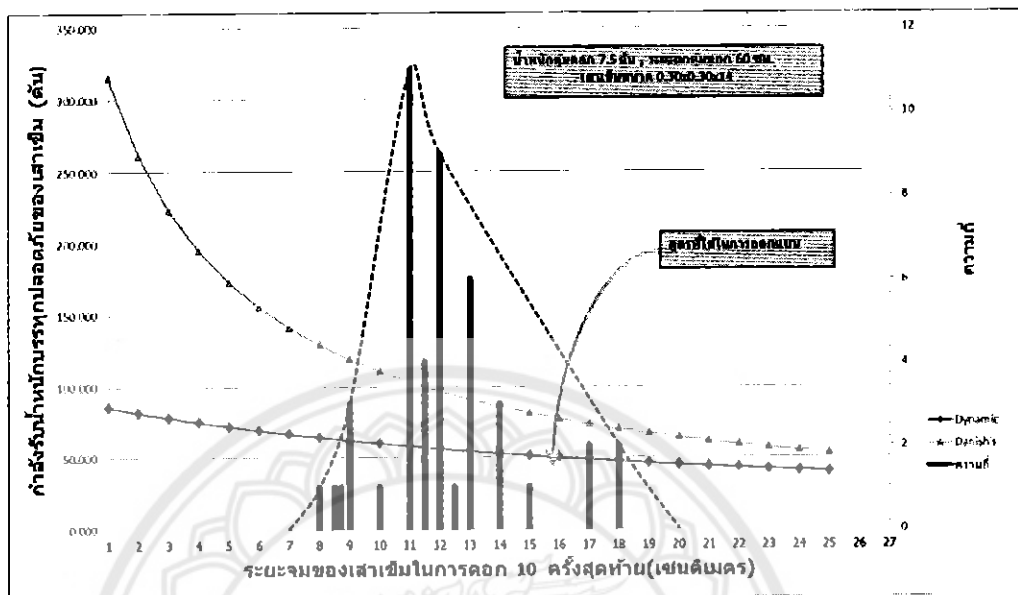
ถ้าเพิ่มน้ำหนักค้ำคอกให้มีขนาดเพิ่มมากขึ้น สูตรของ Engineering New จะให้ค่า ระยะจมต่อการคอก 10 ครั้งสุดท้าย และจำนวนครั้งการคอกต่อฟุต มีค่าเป็นบวก และต้องใช้ระยะยกที่เพิ่มขึ้นด้วย ซึ่งจะให้ค่าระยะจมต่อการคอก 10 ครั้งสุดท้ายและจำนวนครั้งการคอกต่อฟุตที่เหมาะสม ที่ใช้ระยะยก 100 เซนติเมตร ค้ำขนาด 7 คับ (ดังตารางที่ 4.3) และสูตรของ Hiley's ให้ค่าระยะจมต่อการคอก 10 ครั้งสุดท้ายและจำนวนครั้งการคอกต่อฟุตที่เหมาะสมที่ระยะยก 100 เซนติเมตร และใช้ค้ำขนาด 7 คับ (ดังตารางที่ 4.3)

จากเสาเข็มทั้ง 3 ขนาด จะพบว่า สูตรของ Hiley's Formula จะให้ค่าการทรุดค้ำน้อยที่สุด และ สูตรของ Load Bearing Capacity (Danish's Formula) ให้ค่าการทรุดค้ำมากที่สุด

4.5 ความสัมพันธ์ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย กับค่าระยะการจม 10 ครั้งสุดท้าย

การคอกเสาเข็มใช้ค่าจำนวนครั้งการคอกต่อฟุต เป็นหลักในการประมาณการรับน้ำหนักของเสาเข็ม แต่การทดสอบสุดท้าย ในการคอกเสาเข็ม จากระยะจม 10 ครั้งสุดท้าย ในการควบคุมการคอกเสาเข็มในสนาม คณะผู้จัดทำจึงได้ทำการศึกษาความสัมพันธ์ระหว่างค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย กับ ค่าระยะการจม 10 ครั้งสุดท้าย เป็นการคำนวณย้อนกลับในแต่ละสูตร ซึ่งนำค่าค่าระยะการจม 10 ครั้งสุดท้าย (s) มาคำนวณหาค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัยของเสาเข็มในแต่ละต้น โดยศึกษาจากข้อมูลเสาเข็มทั้งหมด 646 ต้น ในการก่อสร้างกลุ่มอาคารเรียนห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ อาคารจอดรถ และลานจอดรถ และทำการวิเคราะห์เปรียบเทียบ การให้ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัยของแต่ละสูตรว่ามีแนวโน้มเป็นอย่างไร รวมทั้งการเปรียบเทียบจากข้อมูลที่น่ามาศึกษานั้น ทางบริษัทผู้รับเหมาเลือกใช้สูตรไหน ทำการเปรียบเทียบกับค่าที่คำนวณได้โดยมีข้อมูลค่ากำลังรับน้ำหนักประลัยในแต่ละอาคารดังต่อไปนี้

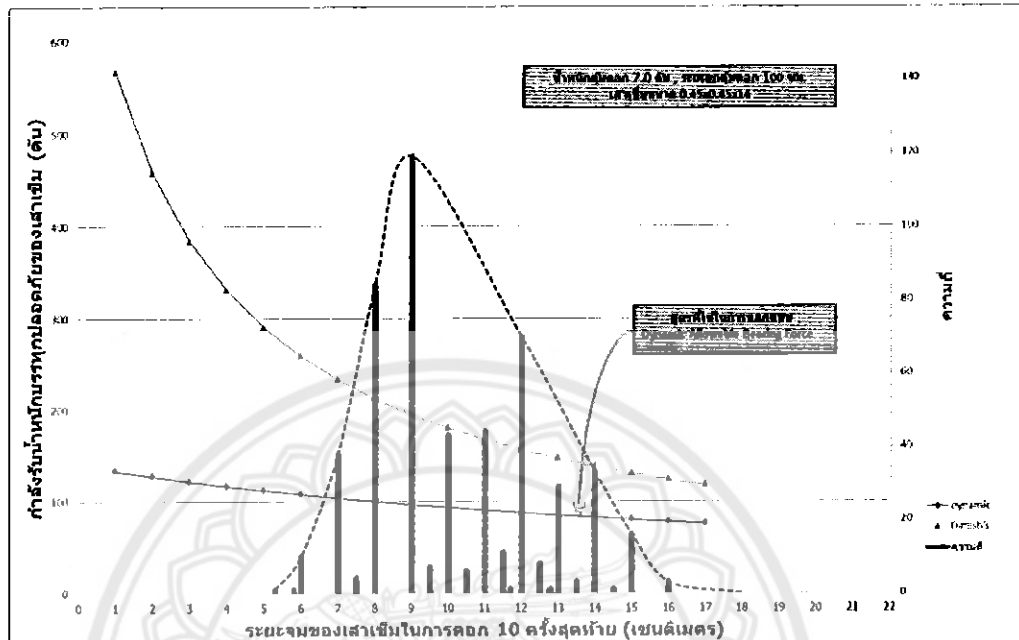
4.5.1 เส้าเข็มหน้าตัดรูปสี่เหลี่ยม ขนาด 0.30 x 0.30 x 14 เมตร



รูปที่ 4.2 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างระยะจวมตัว 10 ครั้งสุดท้ายกับกำลังการรับน้ำหนัก
เส้าเข็มอาคาร 2, 3 เส้าเข็มหน้าตัดรูปสี่เหลี่ยม ขนาด 0.30 x 0.30 x 14 เมตร

ผลการคอกเส้าเข็มขนาด 0.30 x 0.30 x 14 เมตร อาคาร 2 และ 3 ทั้ง 46 คั้น ค่าระยะจวม 10 ครั้งสุดท้าย ใช้ควบคุมการคอกเส้าเข็มให้มีความปลอดภัยและให้ได้น้ำหนักใช้งานที่ต้องการ ดังแสดงใน รูปที่ 4.2 ค่าความปลอดภัยของเส้าเข็ม (Factor of Safety) ของกลุ่มเส้าเข็มขนาด 0.30x0.30x14 เมตร ของอาคาร 2, 3 คำนวณจากค่าระยะการจวมเฉลี่ยทั้งหมด เท่ากับ 12.127 เซนติเมตร และสูตร Hiley's ได้ F.S. = 2.55 เมื่อเทียบกับค่ากำลังวัสดุปลอดภัยของเส้าเข็ม หากพิจารณาที่ค่าระยะจวมสูงสุด เท่ากับ 18 เซนติเมตร และอัตราส่วนกำลังรับน้ำหนักประลัยต่ำสุดหารด้วยกำลังปลอดภัยของเส้าเข็ม เท่ากับ $106.6/97.73 = 1.09$ และมีค่ากำลังปลอดภัยของวัสดุ 2.60 คังภาคผนวก ช ดังนั้นเส้าเข็มจึงสามารถรับน้ำหนักใช้งานได้อย่างปลอดภัย

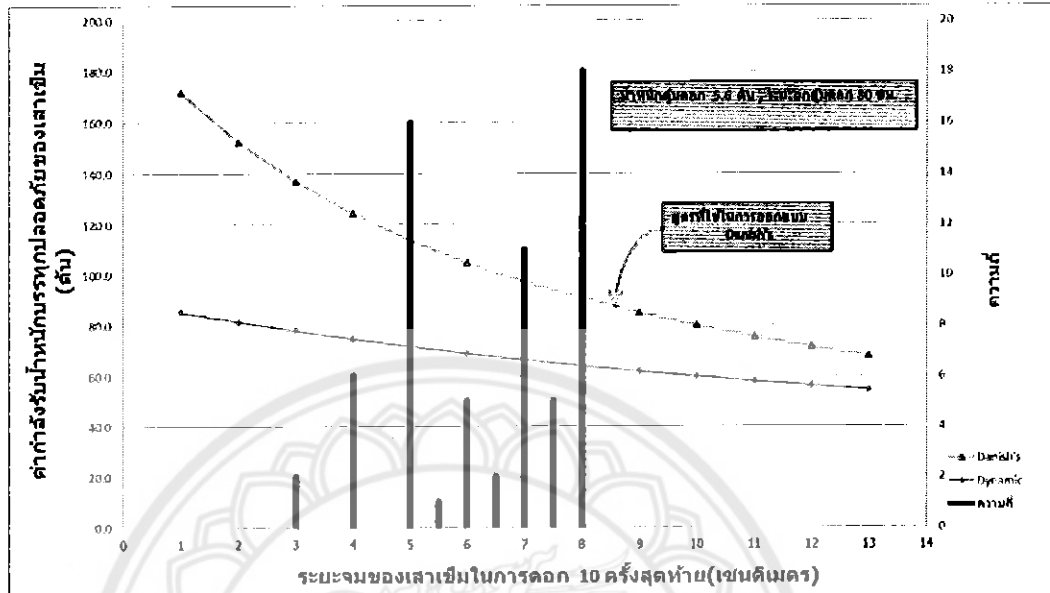
4.5.2 เสาเข็มหน้าตัดรูปสี่เหลี่ยม ขนาด 0.45 x 0.45 x14 เมตร



รูปที่ 4.3 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างระยะจมน้ำ 10 ครั้งสุดท้ายกับกำลังการรับน้ำหนัก เสาเข็มอาคาร 2, 3 เสาเข็มหน้าตัดรูปสี่เหลี่ยม ขนาด 0.45 x 0.45 x 14 เมตร

ผลการตอกเสาเข็มขนาด 0.45 x 0.45 x 14 เมตร อาคาร 2 และ 3 ทั้ง 534 ค้ำ ระยะจมน้ำ 10 ครั้งสุดท้าย กระจายตัวอยู่ระหว่างข้อกำหนดระยะจมน้ำที่คำนวณจากสูตรสมการ Hiley's และ Danish's ที่ระยะจมน้ำของเสาเข็ม 4.3 เซนติเมตร/ฟุต และ 20.5 เซนติเมตร/ฟุต ตามลำดับ ซึ่งใช้ควบคุมการตอกเสาเข็มให้มีความปลอดภัยและให้ได้น้ำหนักใช้งานที่ต้องการ ดังแสดงในรูปที่ 4.3 ค่าความปลอดภัยของเสาเข็ม (Factor of Safety) ของกลุ่มเสาเข็มขนาด 0.45x0.45x14 เมตร ของอาคาร 2,3 คำนวณจากค่าระยะการจมน้ำทั้งหมด เท่ากับ 10.167 เซนติเมตร และสูตร Hiley's ได้ $F.S. = 1.91$ มีค่าค่อนข้างน้อยมาก เมื่อเทียบกับค่ากำลังรับน้ำหนักออกแบบของเสาเข็ม แต่หากพิจารณาที่ค่าระยะจมน้ำสูงสุด เท่ากับ 16 เซนติเมตร เทียบกับผลการทดสอบทางพลศาสตร์ทั้งหมด 6 ค้ำ ค่า F.S. อยู่ระหว่าง 2.02 – 2.18 (ดังภาคผนวก ฉ) และ อัตราส่วนกำลังรับน้ำหนักประลัยต่ำสุดหารด้วยกำลังปลอดภัยของเสาเข็มเท่ากับ $151.2/224.55 = 0.67$ และมีค่ากำลังปลอดภัยของวัสดุ 2.59 ดังภาคผนวก ช ดังนั้นเสาเข็มจึงสามารถรับน้ำหนักใช้งานได้อย่างปลอดภัย

4.5.3 เสาเข็มหน้าตัดรูปสี่เหลี่ยม ขนาด 0.45 x 0.45 x 16 เมตร



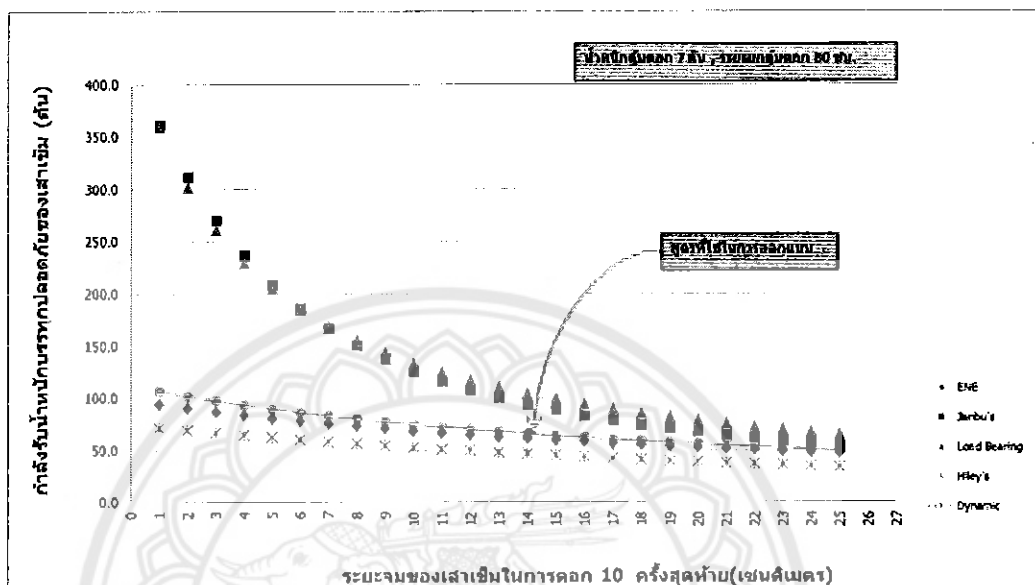
รูปที่ 4.4 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างระยะจุ่มตัว 10 ครั้งสุดท้ายกับกำลังการรับน้ำหนักของเสาเข็มอาคาร 2, 3 เสาเข็มหน้าตัดรูปสี่เหลี่ยม ขนาด 0.45 x 0.45 x 16 เมตร

ผลการคอกเสาเข็มขนาด 0.45 x 0.45 x 16 เมตร อาคาร 4 ทั้งหมด 66 ต้น ค่าระยะจุ่ม 10 ครั้งสุดท้าย ใช้ควบคุมการคอกเสาเข็มให้มีความปลอดภัยและให้ได้น้ำหนักใช้งานที่ต้องการ ดังแสดงใน รูปที่ 4.4 ค่าความปลอดภัยของเสาเข็ม (Factor of Safety) ของกลุ่มเสาเข็มขนาด 0.45x0.45x16 เมตร ของอาคาร 4 คำนวณจากค่าระยะการจุ่มเฉลี่ยทั้งหมด เท่ากับ 6.32 เซนติเมตร และสูตร Hiley's ได้ F.S. = 1.76 มีค่าค่อนข้างน้อยมาก เมื่อเทียบกับค่ากำลังรับน้ำหนักออกแบบของเสาเข็ม แต่หากพิจารณาที่ค่าระยะจุ่มสูงสุด เท่ากับ 8 เซนติเมตรเทียบกับผลการทดสอบทางพลศาสตร์ทั้งหมด 2 ต้น ค่า F.S. อยู่ระหว่าง 2.59 – 2.67 (ดังภาคผนวก ๗) และ อัตราส่วนกำลังรับน้ำหนักประลัยต่ำสุดหารด้วยกำลังปลอดภัยของเสาเข็มเท่ากับ $121.4/224.55 = 0.65$ และมีค่ากำลังปลอดภัยของวัสดุ 2.59 ดังภาคผนวก ๗ ดังนั้นเสาเข็มจึงสามารถรับน้ำหนักใช้งานได้อย่างปลอดภัย

15557094
มร.
ธ 1195
2553

4.6 การเปรียบเทียบสูตรเสาเข็มตอก สำหรับเสาเข็มขนาดเล็ก

4.6.1 เสาเข็มหน้าตัดรูปสี่เหลี่ยม ขนาด 0.30 x 0.30 x14 เมตร



รูปที่ 4.5 กราฟความสัมพันธ์ระหว่างกำลังรับน้ำหนักบรรทุกปลอดภัยของเสาเข็มและระยะจมน้ำของเสาเข็มตอก 10 ครั้งสุดท้าย เสาเข็มขนาด 0.30 x 0.30 x14 เมตร

เมื่อพิจารณาจากค่าระยะการจมน้ำต่อการตอก 10 ครั้งสุดท้าย จากค่าที่ได้จากสูตร Dynamic allowable bearing force ดัง รูปที่ 4.5 ซึ่งมีค่าเท่ากับ 24.8 เซนติเมตร (ประมาณ 25 เซนติเมตร) เพื่อหาค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย (Q_u) โดยที่ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย (Q_u) เท่ากับ 50 ตัน และมีค่ากำลังวัสดุสูงสุด เท่ากับ 253.92 ตัน. (ดังภาคผนวก ข) โดยเปรียบเทียบกับสูตรต่างๆ และทุกสูตรใช้ค่าความปลอดภัย (F.S.) เท่ากับ 2.5 ดังนี้

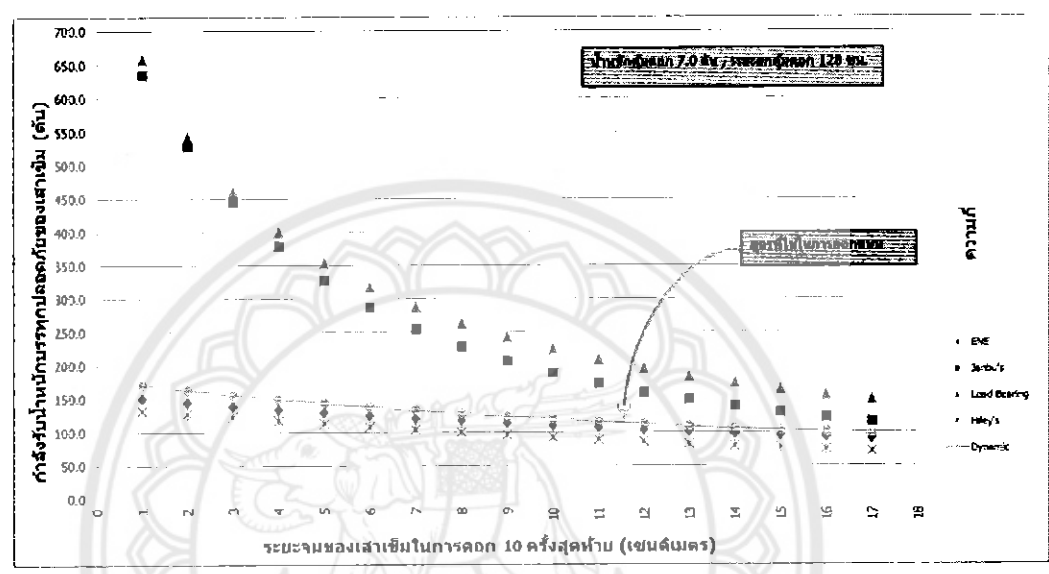
4.6.1.1 สูตร Janbu's Formula ได้ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย 54.44 ตัน มากกว่าสูตร Dynamic allowable bearing force เท่ากับ 8.88 %

4.6.1.2 สูตร Load Bearing Capacity (Danish's) ได้ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย 64.98 ตัน มากกว่า Dynamic allowable bearing force เท่ากับ 29.96 %

4.6.1.3 สูตร Hiley's Formula ได้ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย 33.54 ตัน น้อยกว่าสูตร Dynamic allowable bearing force เท่ากับ 32.92 %

4.6.1.4 สูตร Engineering New Formula ได้ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย 46.8 ตัน น้อยกว่า
สูตร Dynamic allowable bearing force เท่ากับ 6.4 %

4.6.2 เสาเข็มหน้าตัดรูปสี่เหลี่ยม ขนาด 0.45 x 0.45 x14 เมตร



รูปที่ 4.6 กราฟความสัมพันธ์ระหว่างกำลังรับน้ำหนักบรรทุกปลอดภัยของเสาเข็มและระยะจนของ
เสาเข็มตอก 10 ครั้งสุดท้าย เสาเข็มขนาด 0.45 x 0.45 x14 เมตร

เมื่อพิจารณาจากค่าระยะจนตัวต่อการตอก 10 ครั้งสุดท้าย จากค่าที่ได้จากสูตร
Dynamic allowable bearing force ดังรูปที่ 4.6 ซึ่งมีค่าเท่ากับ 15.8 เซนติเมตร (ประมาณ 16
เซนติเมตร) เพื่อหาค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย (Q_u) โดยที่ ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย (Q_u)
เท่ากับ 100 ตัน และมีค่ากำลังวัสดุสูงสุด เท่ากับ 581.69 ตัน (ดังภาคผนวก ข) โดยเปรียบเทียบกับ
สูตร และทุกสูตรใช้ค่าความปลอดภัย (F.S.) เท่ากับ 2.5 ดังนี้

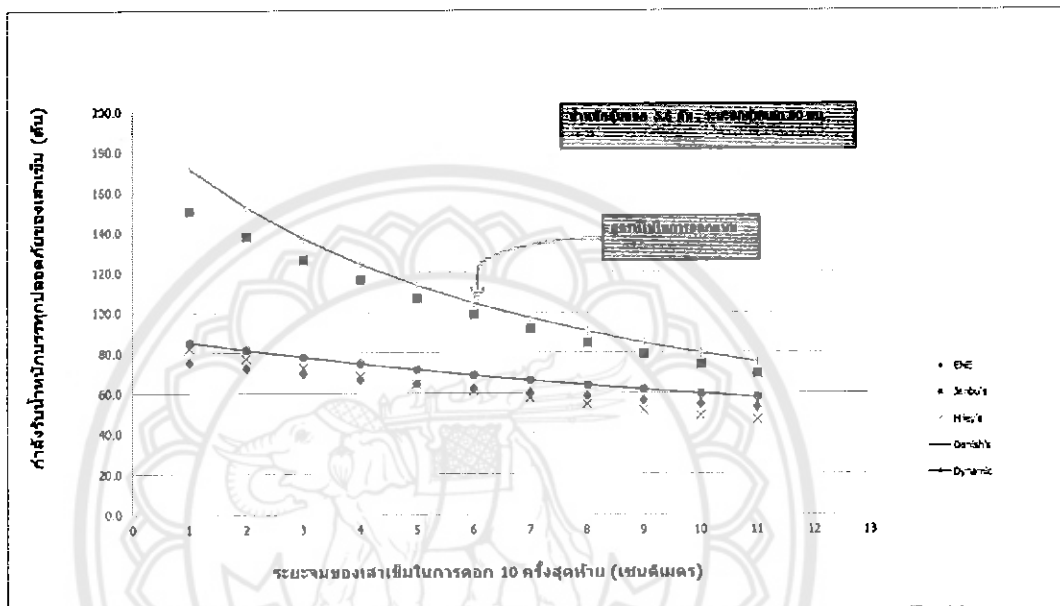
4.6.2.1 สูตร Janbu's Formula ได้ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย 121.90 ตัน มากกว่าสูตร
Dynamic allowable bearing force เท่ากับ 21.9 %

4.6.2.2 สูตร Load Bearing Capacity (Danish's) ได้ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย 155.21
ตัน มากกว่าสูตร Dynamic allowable bearing force เท่ากับ 55.21 %

4.6.2.3 สูตร Hiley's Formula ได้ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย 73.52 ตัน น้อยกว่าสูตร
Dynamic allowable bearing force เท่ากับ 26.48 %

4.6.2.4 สูตร Engineering New Formula ได้ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย 92.23 ตัน น้อยกว่าสูตร Dynamic allowable bearing force เท่ากับ 7.77 %

4.6.3 เสาเข็มหน้าตัดรูปสี่เหลี่ยม ขนาด 0.45 x 0.45 x16 เมตร



รูปที่ 4.7 กราฟความสัมพันธ์ระหว่างกำลังรับน้ำหนักบรรทุกปลอดภัยของเสาเข็มและระยะจมของเสาเข็มตอก 10 ครั้งสุดท้าย เสาเข็มขนาด 0.45 x 0.45 x16 เมตร

เมื่อพิจารณาจากค่าระยะการจมตัวต่อการตอก 10 ครั้งสุดท้าย จากค่าที่ได้จากสูตร Dynamic allowable bearing force ดัง รูปที่ 4.7 ซึ่งมีค่าเท่ากับ 2.4 เซนติเมตร เพื่อหาค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย (Q_u) โดยที่ ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย (Q_u) เท่ากับ 80 ตัน และมีค่ากำลังวัสดุสูงสุด เท่ากับ 581.69 ตัน (ดังภาคผนวก ข) โดยเปรียบเทียบกับสูตรและทุกสูตรใช้ค่าความปลอดภัย (F.S.) เท่ากับ 2.5 ดังนี้

4.6.3.1 สูตร Janbu's Formula ได้ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย 133.56 ตัน มากกว่าสูตร Dynamic allowable bearing force เท่ากับ 66.95 %

4.6.3.2 สูตร Load Bearing Capacity (Danish's) ได้ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย 145.61 ตัน มากกว่าสูตร Dynamic allowable bearing force เท่ากับ 82.01 %

4.6.3.3 สูตร Hiley's Formula ได้ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย 75.16 ตัน น้อยกว่าสูตร Dynamic allowable bearing force เท่ากับ 6.05 %

4.6.3.4 สูตร Engineering New Formula ได้ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัย 70.42 ตัน น้อยกว่าสูตร Dynamic allowable bearing force เท่ากับ 11.97 %

4.7 วิเคราะห์และสรุปผล

4.7.1 ในการคำนวณกำลังรับน้ำหนักบรรทุกจากสูตรเสาเข็มตอก โดย Program Microsoft Excel จากเสาเข็มทั้ง 3 ขนาด จะพบว่า สูตรของ Hiley's Formula จะให้ค่าการทรุดตัวน้อยที่สุด และ สูตรของ Load Bearing Capacity (Danish's Formula) จะให้ค่าการทรุดตัวสูงสุด

4.7.2 ค่าความปลอดภัย (Factor of Safety) จากสูตรของ Dynamic allowable bearing force จากค่าระยะจมน้ำได้ค่ากำลังรับน้ำหนักดังนี้

เสาเข็มขนาด 0.30 x 0.30 x 14 เมตร มีค่าความปลอดภัย (Factor of Safety) เท่ากับ 1.76

เสาเข็มขนาด 0.45 x 0.45 x 14 เมตร ค่าความปลอดภัย (Factor of Safety) เท่ากับ 1.91

เสาเข็มขนาด 0.45 x 0.45 x 16 เมตรค่าความปลอดภัย (Factor of Safety) เท่ากับ 1.34

ซึ่งค่าความปลอดภัยของเสาเข็มทั้ง 3 ขนาด มีค่าความปลอดภัยที่ต่ำมาก

4.7.3 ค่าความปลอดภัย (Factor of Safety) เมื่อเทียบผลการทดสอบทางพลศาสตร์และค่ากำลังปลอดภัยของวัสดุแล้ว

เสาเข็มขนาด 0.30 x 0.30 x 14 เมตร ไม่มีผลการทดสอบทางพลศาสตร์ และอัตราส่วนความปลอดภัยของวัสดุ เท่ากับ 2.60

เสาเข็มขนาด 0.45 x 0.45 x 14 เมตร ผลการทดสอบทางพลศาสตร์ จำนวน 6 ตัน ให้ค่าความปลอดภัย (Factor of Safety) เท่ากับ 2.02 - 2.18 และอัตราส่วนความปลอดภัยของวัสดุ เท่ากับ 2.59

เสาเข็มขนาด 0.45 x 0.45 x 16 เมตร ผลการทดสอบทางพลศาสตร์ จำนวน 2 ตัน ให้ค่าความปลอดภัย (Factor of Safety) เท่ากับ 2.07 - 2.13 และอัตราส่วนความปลอดภัยของวัสดุ เท่ากับ 2.59

ดังนั้นเสาเข็มจึงสามารถรับน้ำหนัก ใช้งานได้อย่างปลอดภัย

4.7.4 จากผลการดอกลูกเส้าเข็มทั้ง 646 ต้น แสดงให้เห็นว่า สูตรของ Hiley's จะเหมาะสมมากที่สุด เพราะให้ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัยน้อยที่สุด ส่วนสูตรของ Load Bearing Capacity (Danish's Formula) จะให้ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัยสูงสุด และต่างจากค่าที่ออกแบบไว้มาก สูตรเส้าเข็มดอกลูก Hiley's, Engineering New Formula และสูตร Dynamic Allowable Bearing Force ให้ค่าระยะจมน้ำใกล้เคียงกัน เหมาะกับงานเส้าเข็มคอนกรีตขนาดเล็กในพื้นที่มหาวิทยาลัยนเรศวร



บทที่ 5

ความสัมพันธ์ของน้ำหนักตุ้มตอกกับระยะยก

5.1 บทนำ

จากสมการตอกเสาเข็มและข้อมูลต่างๆของดร.อุดมฤกษ์ (2547) แสดงให้เห็นว่าน้ำหนักของลูกตุ้มที่จะนำมาใช้งาน และระยะตกกระทบสัมพันธ์กัน ถ้าใช้ลูกตุ้มที่มีน้ำหนักมาก ระยะตกกระทบต่ำจะควบคุมความเร็วการตกกระทบไม่ให้หัวเสาเข็มเสียหายได้ ถ้าใช้ลูกตุ้มที่มีน้ำหนักน้อยควรใช้ระยะตกกระทบสูง เพื่อรักษาระดับพลังงานที่ใช้ส่งผ่านการตอกเสาเข็มไว้ อย่างไรก็ตามความสามารถในการส่งผ่านพลังงานการตอกเสาเข็มถูกกำหนดด้วยคุณสมบัติค่าอิมพีแดนซ์ (Impedance) ดังนั้นจึงแนะนำให้ใช้ลูกตุ้มที่มีน้ำหนักมากและระยะตกกระทบต่ำเป็นเกณฑ์เพื่อการส่งผ่านพลังงานให้มากที่สุด

ในการทำงานจริง ผู้รับเหมาได้ปรับเปลี่ยนระยะยกของตุ้มตอกลง เพื่อให้ง่ายต่อการทำงาน และ บางครั้งใช้ตุ้มตอกขนาด 5.6 ตัน ระยะยก 80 เซนติเมตร แทนผลการเปรียบเทียบสมการตามวิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทย ปี พ.ศ.2521 พบว่า จากข้อมูลตุ้มตอกกับระยะยก ประกอบกับข้อมูลจาก อุดมฤกษ์ 2547 ในบริเวณพื้นที่มหาวิทยาลัยนครสวรรค์ พบว่ามีการเรียงตัวเป็น 2 กลุ่ม ดังรูปที่ 5.23 ในบทวิเคราะห์และสรุปผล กลุ่มล่างที่ใช้ตุ้มน้ำหนักมาก มีระยะยกในช่วง 45-75 เซนติเมตร อยู่ในช่วงเสาเข็มขนาดเล็กและปานกลาง และกลุ่มบนเป็นการใช้ตุ้มตอกขนาดเล็ก 4.5 ตัน และระยะยก 175-210 เซนติเมตร เรียงตัวอยู่ในขีดจำกัดบนของสมการ ว. ศ. ท. 2521 ดังนั้นการส่งผ่านพลังงานที่ดี สำหรับเสาเข็มขนาดเล็ก ควรกำหนดระยะยกไว้ที่ 45-80 เซนติเมตร

5.2 ทบทวนวรรณกรรม

การศึกษาความสัมพันธ์ของระยะยกตุ้มตอกเสาเข็ม น้ำหนักตุ้มตอก และระยะกำหนดของเสาเข็มตอก เป็นการศึกษาว่า การเลือกขนาดของน้ำหนักลูกตุ้มตอกเสาเข็ม จากหน้างานจริงนั้น เลือกได้ถูกต้องหรือไม่ โดยจะดูจากขนาดน้ำหนักของลูกตุ้มตอกต่ำสุด ตามข้อกำหนดของ Humes ที่แนะนำไว้ และขนาดน้ำหนักของลูกตุ้มตอกเสาเข็มสูงสุด ตามข้อกำหนดของ Milligan ดังนั้น ในการศึกษาความสัมพันธ์จากข้อกำหนดทั้งสอง จึงต้องอาศัยข้อมูลต่างๆ คือ ความยาวของเสาเข็ม

น้ำหนักของเสาเข็ม พื้นที่หน้าตัดของเสาเข็ม ความกว้างของหน้าตัดเสาเข็ม และระยะยกค้ำคอก โดยมีรายละเอียดดังต่อไปนี้

Milligam (ว.ส.ท.2521) ได้กำหนดน้ำหนักสูงสุดของลูกค้ำที่จะนำมาใช้งาน

$$W_{max} = \frac{0.0764A\sqrt{B}}{H} \quad (5.1)$$

โดยที่ W_{max} เป็นน้ำหนักสูงสุดของลูกค้ำ (ตัน)

- A เป็นพื้นที่หน้าตัดของเสาเข็ม (เซนติเมตร)
- B เป็นความกว้างของหน้าตัดเสาเข็ม (เซนติเมตร)
- H เป็นระยะยกของลูกค้ำสูงจากหัวเข็ม (เซนติเมตร)

ชมรมวิศวกรรมโยธา (2524) ได้พิมพ์ข้อกำหนดน้ำหนักค้ำสูงสุดของลูกค้ำที่จะนำมาใช้งาน กล่าวคือเสาเข็มยาวไม่เกิน 15 เมตร ใช้ลูกค้ำที่มีน้ำหนักเท่ากับเสาเข็ม เสาเข็มยาวตั้งแต่ 15 เมตร ถึง 18 เมตร ใช้ลูกค้ำที่มีน้ำหนัก 0.75 เท่าของน้ำหนักเสาเข็ม และเสาเข็มยาวมากกว่า 18 เมตร ใช้ลูกค้ำที่มีน้ำหนัก 0.67 เท่าของน้ำหนักเสาเข็ม

สำหรับระยะคกกระทบของค้ำน้ำหนักที่ใช้กันทั่วไป สำหรับเสาเข็มขนาดเล็กจะใช้ระยะคกกระทบ 30 - 50 เซนติเมตร เสาเข็มขนาดกลางระยะคกกระทบ 50 - 80 เซนติเมตร สำหรับเสาเข็มขนาดใหญ่ระยะคกกระทบ 80 - 120 เซนติเมตร ระยะยกสูงสุดอาจไปทำให้หัวเสาเข็มเสียหาย จากค่าความเค้นสูงสุดตามแนวแกนของเสาเข็มระหว่างการคอก เกิดขึ้นที่ส่วนหัวและส่วนปลายของเสาเข็ม ซึ่งจะเกิดขึ้นในระหว่างการคอกเสาเข็มเพราะการคอกกระทบไม่ตรงตามแนวแกน ค่าความเค้นมากสุดตามแนวแกนอาจมีค่าเป็นสองเท่าสำหรับเสาเข็มขนาด 30×30 เซนติเมตร เมื่อการคอกกระทบเอียงศูนย์ 5 เซนติเมตร ค่าความเค้นสูงสุดที่หัวเสาเข็มคำนวณได้จาก

$$\sigma_h = 3\sqrt{h_e} \text{ Mpa. สำหรับเสาเข็มคอนกรีตหล่อสำเร็จ}$$

$$\sigma_h = 12\sqrt{h_e} \text{ Mpa. สำหรับเสาเข็มเหล็ก (กรณีไม่มีไม้เป็นส่วนประกอบ)}$$

$$\sigma_h = 18\sqrt{h_e} \text{ Mpa. สำหรับเสาเข็มเหล็ก (กรณีไม่มีไม้เป็นส่วนประกอบ)}$$

$$\sigma_h = 1.2\sqrt{h_e} \text{ Mpa. สำหรับเสาเข็มไม้}$$

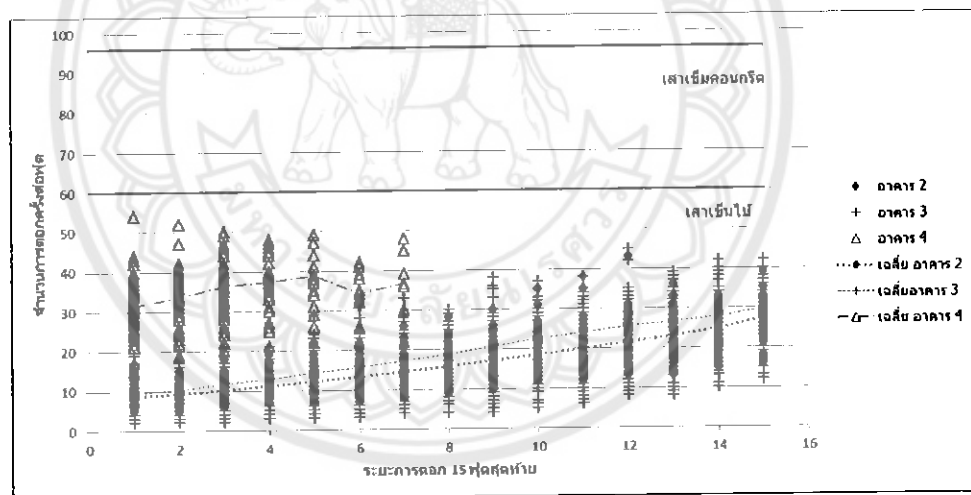
โดยที่ σ_h คือค่าความเค้นสูงสุด และ h_e มีหน่วยเป็นเซนติเมตร (อุดมฤกษ์ 2542)

5.3 ขอบเขตการศึกษา

ศึกษาเฉพาะเสาเข็มคอนกรีตอัดแรง ซึ่งตอกภายในพื้นที่กรุงเทพมหานครและบริเวณพื้นที่ใกล้เคียง รวมถึงโครงการการก่อสร้างอาคารเรียนห้องปฏิบัติ การทางการแพทย์อาคารจอดรถ และลานจอดรถ บริเวณมหาวิทยาลัยนเรศวร รวมทั้งหมด 35 รายการ จาก (กิตติศักดิ์และคณะ) (2546) และเสาเข็มตอกในโครงการการก่อสร้างอาคารห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ อาคารจอดรถ และลานจอดรถ บริเวณมหาวิทยาลัยนเรศวร ทั้ง 3 อาคาร ทั้งหมดจำนวน 646 ต้น อีกทั้งศึกษาข้อมูลจากการรวบรวมข้อมูลเสาเข็มตอกของโครงการก่อสร้างอาคารต่างๆ ภายในมหาวิทยาลัยนเรศวร ทั้งหมด 537 ต้น เป็นเสาเข็มคอนกรีตอัดแรง หน้าตัดรูปสี่เหลี่ยมทั้งหมด

5.4 การศึกษาข้อมูลโครงการการก่อสร้างอาคารห้องปฏิบัติการทางการแพทย์

5.4.1 ความสัมพันธ์ระหว่างค่าจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต กับ ระยะการตอก 15 ฟุตสุดท้าย



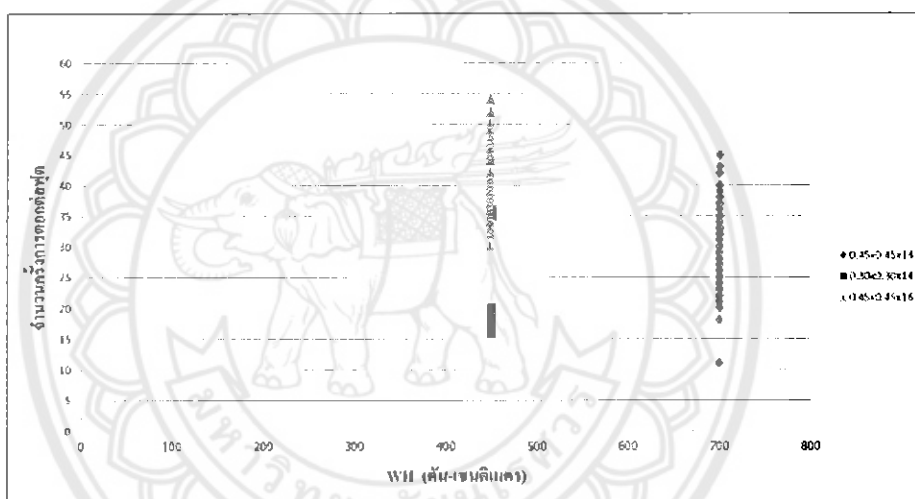
รูปที่ 5.1 กราฟแสดงความความสัมพันธ์ระหว่างค่าจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต กับระยะการตอก 15 ฟุตสุดท้าย

จากกราฟแสดงการพัฒนาการของจำนวนครั้งในการตอกต่อฟุต แสดงให้เห็นความสัมพันธ์ว่าจำนวนครั้งในการตอกครั้งต่อฟุตที่ระยะการจม 15 ฟุต ของอาคารห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ (อาคาร 2) อาคารที่จอดรถ (อาคาร 3) ลานจอดรถ (อาคาร 4) จากรูปที่ 5.1 พบว่าระยะกำหนดจำนวนครั้งการตอก จากข้อมูลการหยุดตอกเสาเข็มในสนาม อาคาร 2 และ 3 มีค่าต่ำ

กว่า 45 ครั้งต่อฟุต และอาคาร 4 มีค่ามากกว่า 19 ครั้งต่อฟุต คำนวณจากสมการ Danish's อยู่ในช่วงที่ยอมรับได้ เปรียบเทียบกับระยะหยุดดอกขอบบนเสาเข็มไม้ โดยทั่วไปข้อกำหนดของเสาเข็มดอกที่ควรหยุดดอกทันที เมื่อผลการตอกเสาเข็มมีเกินช่วงจำกัดดังนี้

เสาเข็มไม้	48 – 60	ครั้งต่อฟุต
เสาเข็มคอนกรีต	72 – 96	ครั้งต่อฟุต
เสาเข็มเหล็ก	144 – 180	ครั้งต่อฟุต

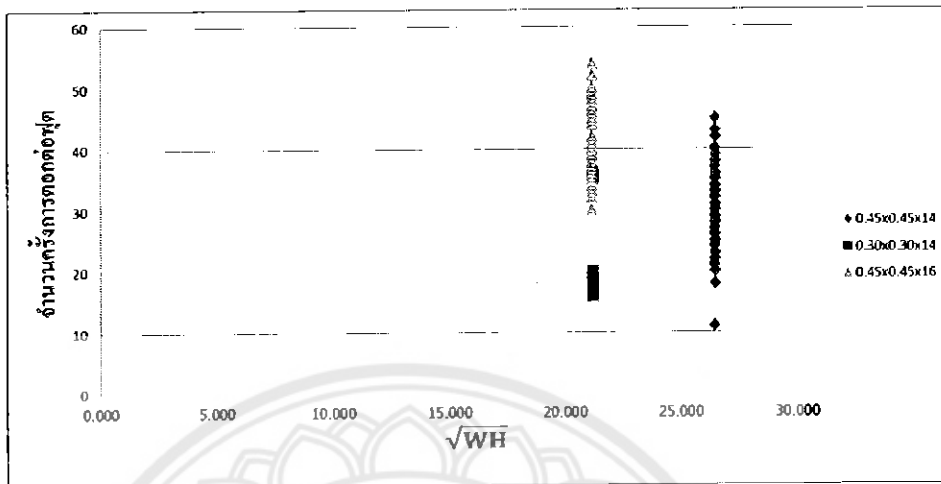
5.4.2 ความสัมพันธ์ระหว่างค่าจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต กับพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ



รูปที่ 5.2 กราฟแสดงความความสัมพันธ์ระหว่างค่าจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต กับพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ (WH)

ค่าพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ เป็นค่าผลคูณของน้ำหนักค้ำตอกกับระยะยกค้ำตอก ค่าจำนวนครั้งการตอก ถ้าพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ (WH) มีค่าน้อยก็จะทำให้ จำนวนครั้งการตอกมีค่ามาก แต่ถ้าพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ (WH) มีค่ามาก ก็จะทำให้จำนวนครั้งการตอกต่อฟุตก็จะน้อยลง ตามลำดับ

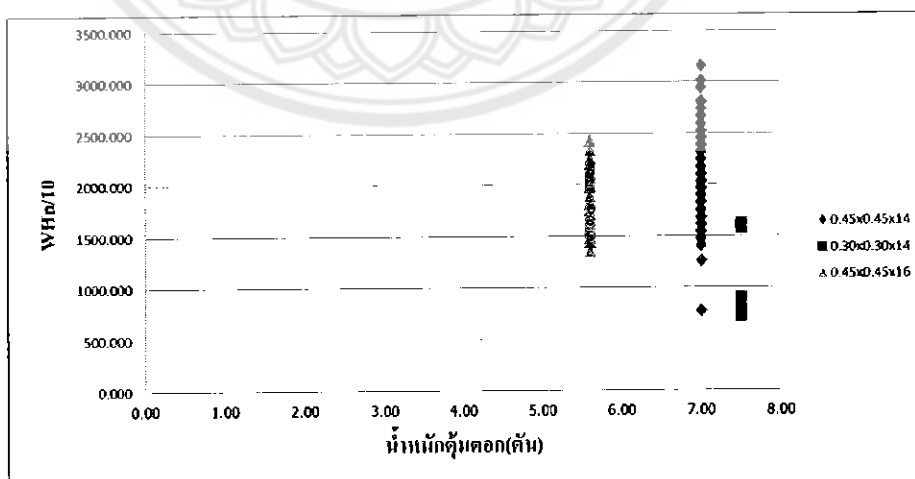
5.4.3 ความสัมพันธ์ระหว่างค่าจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต กับรากที่สองของ WH



รูปที่ 5.3 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างค่าจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต (n) กับรากที่สองของค่าพลังงานที่เกิดจากการตอกกระทบ (\sqrt{WH})

ค่า \sqrt{WH} มีค่าเพิ่มขึ้น อาจส่งผลให้ค่าจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต มีค่าลดลงตามลำดับทำนองเดียวกันกับความสัมพันธ์ รูปที่ 5.3 ค่าจำนวนครั้งการตอกกับ WH

5.4.4 ความสัมพันธ์ระหว่าง $WHn/10$ กับน้ำหนักตุ้มตอก



รูปที่ 5.4 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่าง $WHn/10$ กับ น้ำหนักตุ้มตอก (W)

จากกราฟความสัมพันธ์ เมื่อพิจารณากราฟจะเห็น ค่า $WH_n/10$ จะลดลงเมื่อน้ำหนักค้อนตอกมีค่าเพิ่มขึ้น เพราะว่า เมื่อเราใช้น้ำหนักค้อนตอกมากระชกก็จะต่ำลง

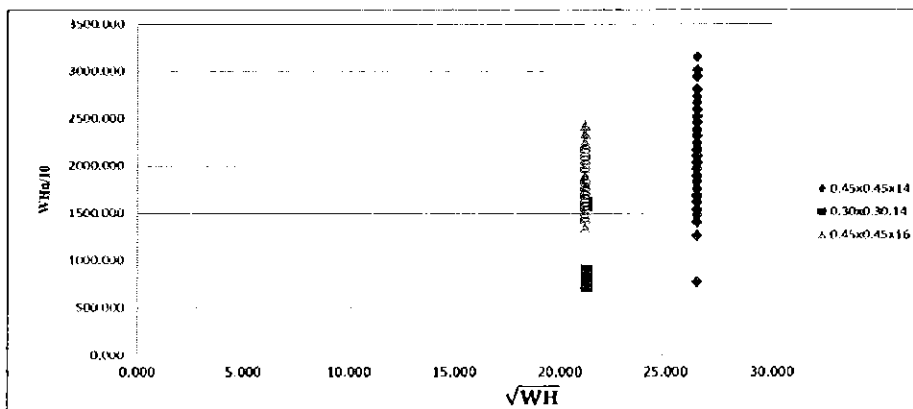
5.4.5 ความสัมพันธ์ระหว่าง $WH_n/10$ กับพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ



รูปที่ 5.5 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่าง $WH_n/10$ กับ พลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ (WH)

จากกราฟสามารถอธิบายความสัมพันธ์ได้ว่า ถ้าพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ (WH) และ $WH_n/10$ แปรผันตรงซึ่งกันและกัน โดยถ้าค่าพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบมาก ค่า $WH_n/10$ ก็จะมีมากขึ้นด้วย จากจำนวนครั้งการตอกที่เพิ่มขึ้น

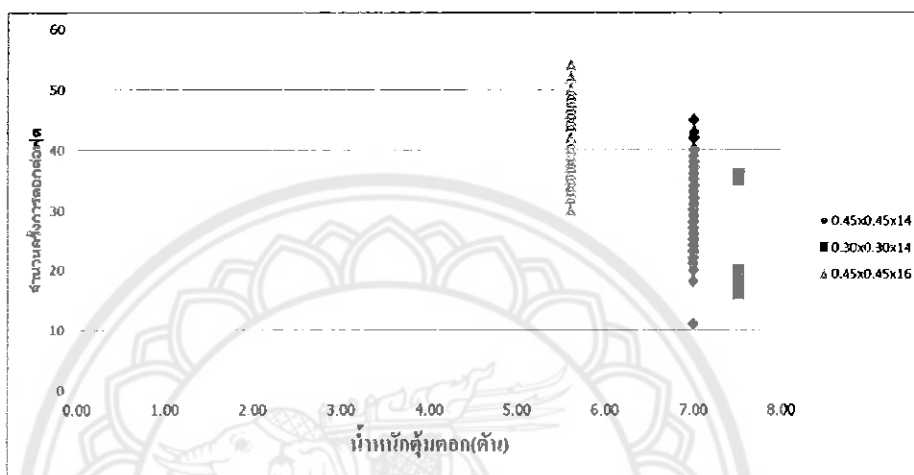
5.4.6 ความสัมพันธ์ระหว่าง $WH_n/10$ กับ รากที่สองของค่าพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ



รูปที่ 5.6 กราฟความสัมพันธ์ระหว่าง $WH_n/10$ กับ รากที่สองของค่าพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ (\sqrt{WH})

จากกราฟความสัมพันธ์ จะเห็นว่ากราฟมีลักษณะแนวโน้มเพิ่มขึ้น ซึ่งค่า \sqrt{WH} เพิ่มขึ้น ค่า $WHn/10$ ก็จะมากขึ้นตาม

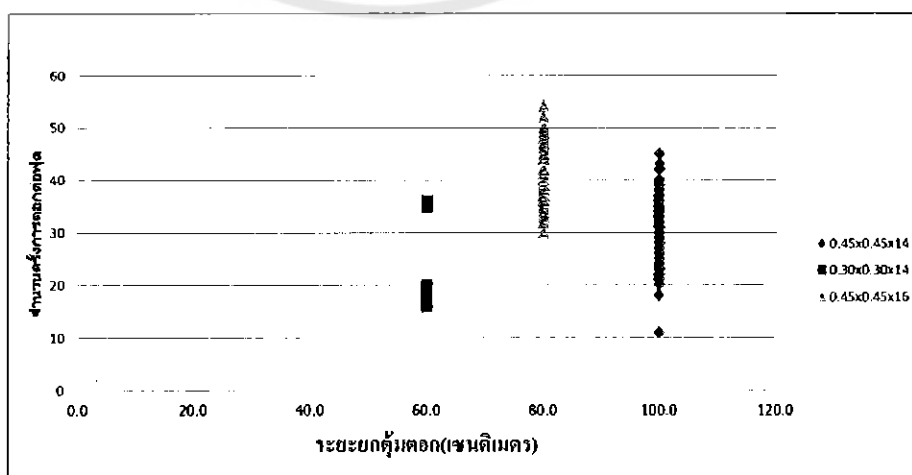
5.4.7 ความสัมพันธ์ระหว่างจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต กับน้ำหนักตุ้มตอก



รูปที่ 5.7 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต (n) กับน้ำหนักตุ้มตอก (W)

จากกราฟสามารถอธิบายความสัมพันธ์ได้ว่า ค่าจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต ที่ใช้ควบคุมในสนามค่าจำนวนครั้งการตอกลดลงเมื่อใช้น้ำหนักตุ้มตอกเพิ่มขึ้น

5.4.8 ความสัมพันธ์ระหว่างจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต กับระยะขยตุ้มตอก



รูปที่ 5.8 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต (n) กับระยะขยตุ้มตอก (H)

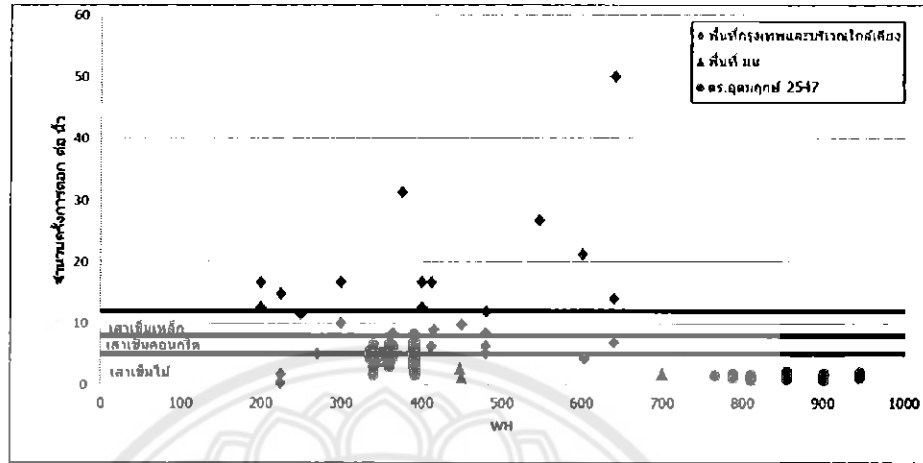
จำนวนครั้งต่อฟุตไม่ขึ้นกับน้ำหนักตู้มีค่าอยู่ในช่วง 14-43 ครั้งต่อฟุต ในอาคาร 2 และอาคาร 3 และอาคาร 4 ขึ้นไปถึง 55 ครั้งต่อฟุต

5.5 ศึกษาข้อมูลเสาเข็มตอกภายในพื้นที่กรุงเทพมหานคร บริเวณพื้นที่ใกล้เคียง และ ภายในมหาวิทยาลัยนเรศวร

ตารางที่ 5.1 แสดงข้อมูลเสาเข็มตอกทั้งหมด 35 รายการ

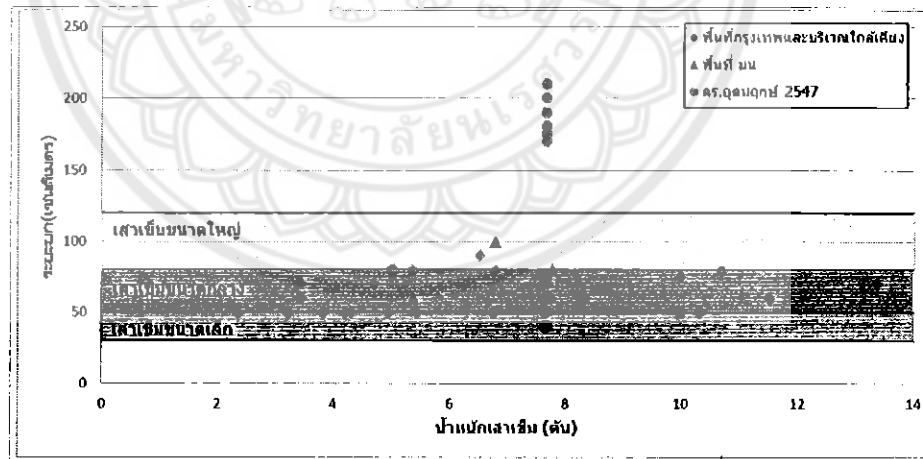
เสาเข็มตอก	ขนาดเสาเข็ม		ชื่อโครงการ	น้ำหนักตู้ตอก (W)	ระยะขุดตอก (H)	n (ครั้ง/ฟุต)
	เมตร x เมตร x เมตร					
P1	SQ 0.45x0.45x22		โครงการอาคารเรียนรวม	7.5	0.8	254
P2	SQ 0.35x0.35x11		สำนักงานโทรศัพท์ จ.เพชรบูรณ์	4	0.5	167
P3	I 0.26x0.26x34		นิคมอุตสาหกรรมลาดกระบัง จ.กรุงเทพฯ	5.4	0.5	321
P4A	SQ 0.40x0.40x10		หัวหินแกรนิตโมเดิร์นคอนโด จ.ประจวบคีรีขันธ์	8.24	0.5	375
P4B	SQ 0.40x0.40x10		หัวหินแกรนิตโมเดิร์นคอนโด จ.ประจวบคีรีขันธ์	8.24	0.5	200
P5	I 0.40x0.40x26		โรงงานแปรรูปอาหารทะเล จ.สมุทรปราการ	5	0.6	75
P6	SQ 0.35x0.35x16		อาคารคลังสินค้าและที่พักอาศัย จ.เชียงใหม่	5.2	0.7	50
P7	SQ 0.30x0.30x16		อาคารคลังสินค้าและที่พักอาศัย จ.เชียงใหม่	4.9	0.7	60
P8	SQ 0.525x0.525x23.5		ห้างค้าปลีกบริษัทบิ๊กซี-รังสิต จ.กรุงเทพฯ	8	0.8	100
P9	SQ 0.35x0.35x23		โรงเรียนเกิดเกล้า จ.ภูเก็ต	8	0.5	600
P10A	SQ 0.30x0.30x20		ราชพฤกษ์ คอมเพล็กซ์ จ.นครศรีธรรมราช	4.5	0.5	43
P10B	SQ 0.30x0.30x11		ราชพฤกษ์ คอมเพล็กซ์ จ.นครศรีธรรมราช	4.5	0.5	143
P11	SQ 0.40x0.40x26		โครงการมาเนซของ บางกะปิ จ.กรุงเทพฯ	5	0.75	116
P12	I 0.35x0.35x24		นิคมอุตสาหกรรมลาดกระบัง จ.กรุงเทพฯ	5.2	0.8	75
P13	SQ 0.40x0.40x17		โรงแรมเขารัตน ห้วยแก้ว จ.เชียงใหม่	6.7	0.9	100
P14A	SQ 0.40x0.40x30		โครงการบางนา คอมเพล็กซ์ จ.กรุงเทพฯ	8	0.6	200
P14B	SQ 0.40x0.40x30		โครงการบางนา คอมเพล็กซ์ จ.กรุงเทพฯ	8	0.6	150
P15	I 0.40x0.40x28		โครงการสายลมคอนโดเทล 2 จ.สมุทรสาคร	5	0.6	177
P16	SQ 0.35x0.35x18.5		คอนโดมิเนียมวังเกตุ พัทยา จ.ชลบุรี	8	0.5	200
P17	SQ 0.35x0.35x8		โครงการปลาทอง สเปซนิชเพลส จ.ชลบุรี	4.5	0.5	150
P18	I 0.35x0.35x23.5		โครงการตาดูนแมนชั่น บางซื่อ จ.กรุงเทพฯ	5	0.5	58
P19	SQ 0.45x0.45x14		ปอวินนิคมอุตสาหกรรม จ.ชลบุรี	8	0.8	20
P20	SQ 0.40x0.40x13		ปอวินนิคมอุตสาหกรรม จ.ชลบุรี	8	0.8	3
P21	SQ 0.45x0.45x27.5		โรงพยาบาลพระราม 9 จ.กรุงเทพฯ	7.8	0.7	81
P22	SQ 0.40x0.40x14		โครงการมิลฟอร์ดพาราไดซ์ จ.ประจวบคีรีขันธ์	4.5	0.8	60
P23	SQ 0.40x0.40x9		โครงการอ่างทองทาวเวอร์ จ.ชลบุรี	8	0.6	200
P24	SQ 0.40x0.40x26		โครงการเดอะวิลเลจ บางนา-ตราด จ.กรุงเทพฯ	9	0.5	120
P25	DH 0.525x0.525x21		โครงการอุตสาหกรรมท่าอากาศยาน จ.นนทบุรี	8	0.5	107
P26	SQ 0.40x0.40x30		โครงการก่อสร้างอาคารโตโยต้า จ.กรุงเทพฯ	8	0.6	137
P27	SQ 0.35x0.35x13		โครงการพรพิงค์ พาวริเยน จ.เชียงใหม่	4	0.5	200
P28A	SQ 0.45x0.45x14		อาคารศูนย์ความเป็นเลิศ ม.นเรศวร จ.พิษณุโลก	7	1	20
P28B	SQ 0.30x0.30x14		อาคารศูนย์ความเป็นเลิศ ม.นเรศวร จ.พิษณุโลก	7.5	0.6	20
P29A	SQ 0.45x0.45x14		อาคารลาดจอด ม.นเรศวร จ.พิษณุโลก	7	1	31
P29B	SQ 0.30x0.30x14		อาคารลาดจอด ม.นเรศวร จ.พิษณุโลก	7.5	0.6	13
P30	SQ 0.45x0.45x16		ลานจอดรถ ม.นเรศวร จ.พิษณุโลก	5.6	0.8	13

5.5.1. ความสัมพันธ์ค่าจำนวนครั้งการดกต่อฟุต กับ พลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ



รูปที่ 5.9 กราฟแสดงความความสัมพันธ์ระหว่างค่าจำนวนครั้งการดกต่อฟุต กับพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ (WH)

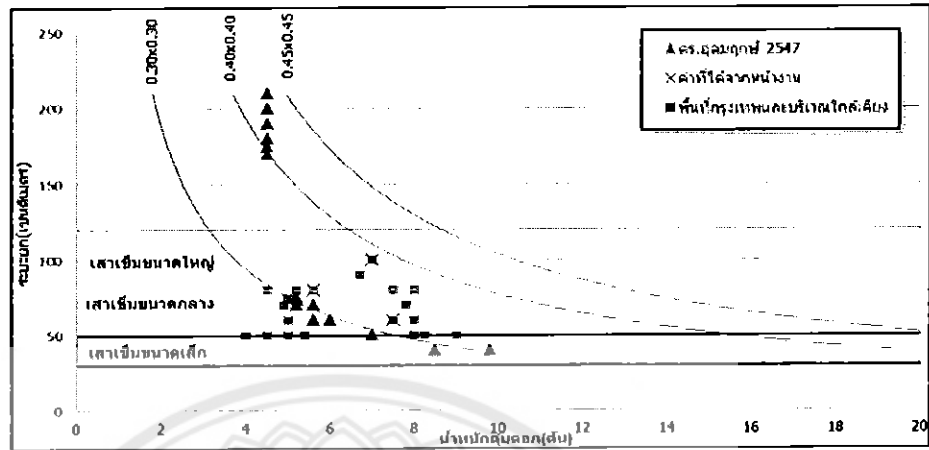
5.5.2 ความสัมพันธ์ระหว่างระยะขุดตมุดอก กับ น้ำหนักเสาเข็ม



รูปที่ 5.10 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างระยะขุดตมุดอก (H) กับน้ำหนักเสาเข็ม (P)

ระยะขุดมีค่าอยู่ในช่วง 50-75 เซนติเมตรซึ่งเป็นช่วงระยะขุดเสาเข็มขนาดกลางไม่ขึ้นกับน้ำหนักเสาเข็ม และมีกลุ่มบน 6 ข้อมูลที่ใช้ระยะขุดเกินขนาด

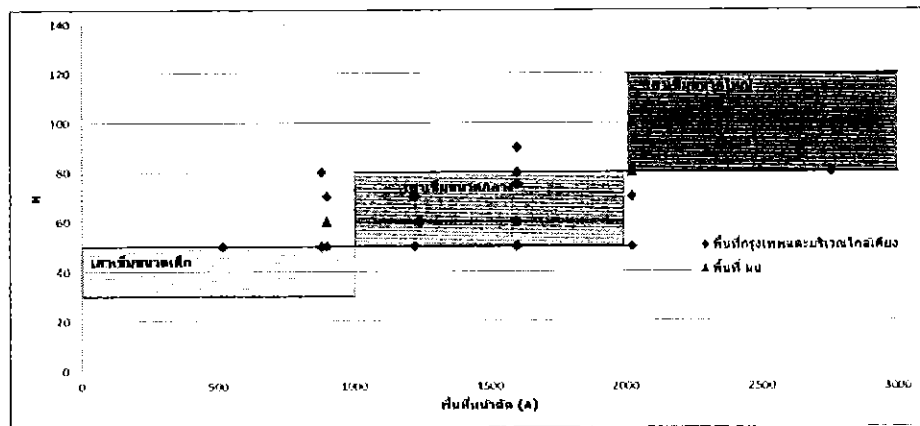
5.5.3 ความสัมพันธ์ระหว่างน้ำหนักร่มตอก กับระยะยกตุ้มตอก



รูปที่ 5.11 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างน้ำหนักร่มตอก (W) กับระยะยกตุ้มตอก (H)

จากกราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างระยะยกตุ้มตอกกับน้ำหนักร่มตอก จะเห็นว่า กราฟดังกล่าวมีลักษณะลดลงตามน้ำหนักร่มตอกที่เพิ่มขึ้น กล่าวคือ เมื่อระยะยกตุ้มตอกลดลงน้ำหนักร่มตอกก็จะเพิ่มขึ้น ซึ่งกราฟดังกล่าวแสดงให้เห็นว่าระยะยกตุ้มตอกกับน้ำหนักร่มตอก มีความสัมพันธ์กัน และสอดคล้อง Milligan (ว. ศ. ท.2521) ที่กล่าวว่า ระยะยกตุ้มตอกน้อย น้ำหนักร่มตอกจะมาก ระยะยกตุ้มตอกมาก น้ำหนักร่มตอกจะน้อย ความสัมพันธ์ดังกล่าวนี้สามารถพิสูจน์ ทฤษฎี ดังที่กล่าวมา เป็นจริงดังที่ได้กล่าวข้อกำหนดไว้ เมื่อใช้เสาเข็มที่มีพื้นที่หน้าตัดขนาดเดียวกัน แต่ใช้ระยะยกตุ้มตอกและน้ำหนักร่มตอกที่ไม่เท่ากัน

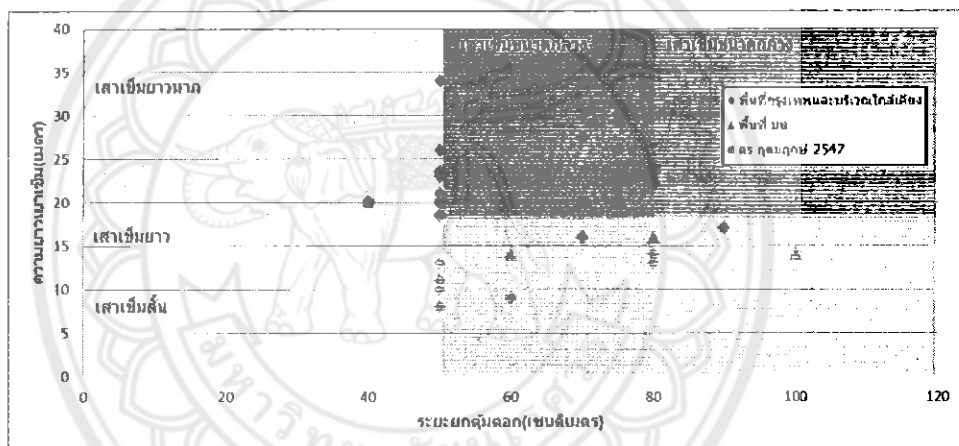
5.5.4 ความสัมพันธ์ระหว่างระยะยกตุ้มตอก กับพื้นที่หน้าตัด



รูปที่ 5.12 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างระยะยกตุ้มตอก (H) กับพื้นที่หน้าตัด (A)

จากกราฟความสัมพันธ์ระหว่างระยะชกกับพื้นที่หน้าตัด จะอธิบายถึงพื้นที่หน้าตัดกับระยะชก ที่แบ่งขนาดของเสาเข็มเป็นขนาดเล็ก ขนาดกลาง ขนาดใหญ่ ซึ่งตามข้อกำหนดของ Humes (ว.ส.ท.2521) ได้แบ่งขนาดของเสาเข็มตามระยะชก เมื่อพิจารณาพื้นที่หน้าตัดของเสาเข็มสามารถ แบ่งขนาดเสาเข็มตามพื้นที่หน้าตัดที่สัมพันธ์กับระยะชกได้ดังนี้ พื้นที่หน้าตัดขนาดที่น้อยกว่า 1,000ตารางเซนติเมตร เป็นเสาเข็มขนาดเล็ก พื้นที่หน้าตัดระหว่าง 1,000 – 2,000 ตารางเซนติเมตร เป็นเสาเข็มขนาดกลาง พื้นที่หน้าตัดที่มากกว่า 2,000ตารางเซนติเมตรเป็นเสาเข็มขนาดใหญ่

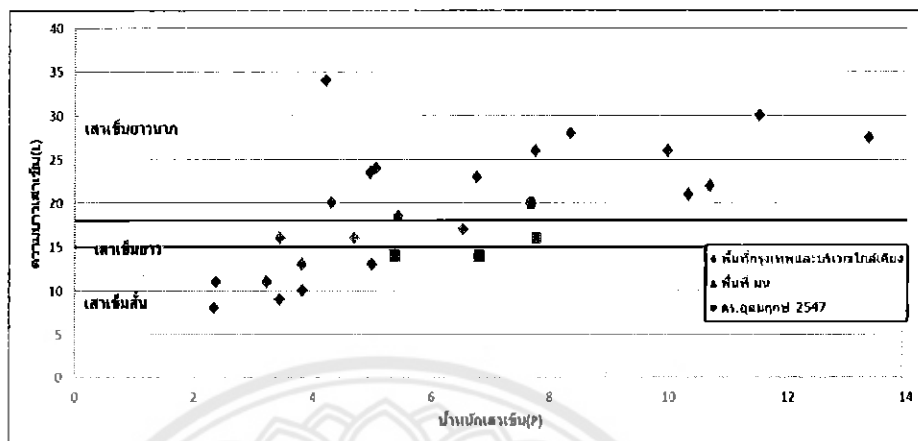
5.5.5 ความสัมพันธ์ระหว่างความยาวเสาเข็ม กับระยะชกค้ำดอก



รูปที่ 5.13 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างความยาวเสาเข็ม (L) กับระยะชกค้ำดอก (H)

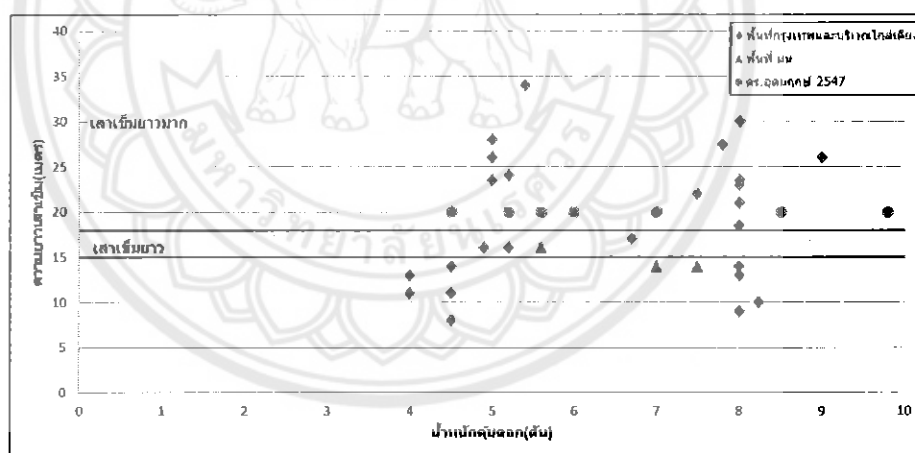
ความยาวเสาเข็มไม่ได้เป็นตัวกำหนดระยะชก แต่ความยาวของเสาเข็มสัมพันธ์กับน้ำหนักของเสาเข็ม ซึ่งจากกราฟแบ่งช่วงขนาดเสาเข็มได้ 2 ขนาด คือ เสาเข็มขนาดใหญ่และเสาเข็มขนาดกลาง ซึ่งมีค่าระยะชกในช่วง 80-120 เซนติเมตร และ 50-80 เซนติเมตรตามลำดับ

5.5.6 ความสัมพันธ์ระหว่างน้ำหนักเสาเข็ม กับ ความยาวเสาเข็ม



รูปที่ 5.14 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างน้ำหนักเสาเข็ม (P) กับ ความยาวเสาเข็ม (L)

5.5.7 ความสัมพันธ์ระหว่างความยาวเสาเข็ม กับน้ำหนักค้ำคอก



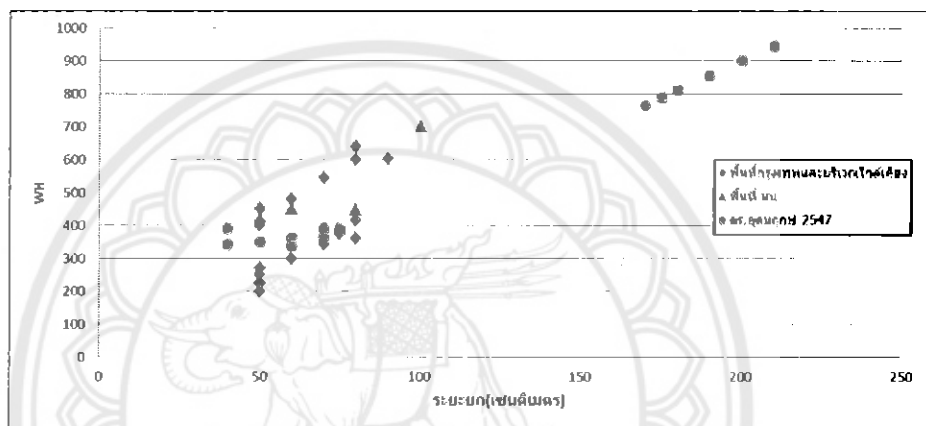
รูปที่ 5.15 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างความยาวเสาเข็ม (L) และน้ำหนักค้ำคอก (W)

จากกราฟเมื่อพิจารณาแล้วจะทราบความสัมพันธ์ของความยาวและน้ำหนักค้ำคอก ซึ่งความยาวของเสาเข็มจะมี 3 ขนาด คือ

เสาเข็มสั้น คือเสาเข็มที่มีความยาว น้อยกว่า 15 เมตร	เท่ากับ 2.15 %
เสาเข็มยาว คือเสาเข็มที่มีความยาว ระหว่าง 15- 18 เมตร	เท่ากับ 11.43 %
เสาเข็มยาวมาก คือเสาเข็มที่มีความยาว ตั้งแต่ 18 เมตร ขึ้นไป	เท่ากับ 63.42 %

ซึ่งแสดงว่าเสาเข็มกลุ่มที่ทดสอบ เป็นเสาเข็มขนาดที่มีความยาวมาก แต่ในกรณีนี้ศึกษาเสาเข็มอาคารห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ อาคารที่จอดรถ และลาดจอดรถ จัดว่าเป็นกลุ่มเสาเข็มขนาดกลางและขนาดใหญ่ โดยแนวโน้มของกราฟจะเห็นว่า น้ำหนักค้ำคอกที่ใช้จะใช้น้ำหนักที่ความยาวเสาเข็มเพิ่มขึ้น อาจกล่าวได้ว่า ความยาวเสาเข็มเป็นตัวกำหนดน้ำหนักค้ำคอก

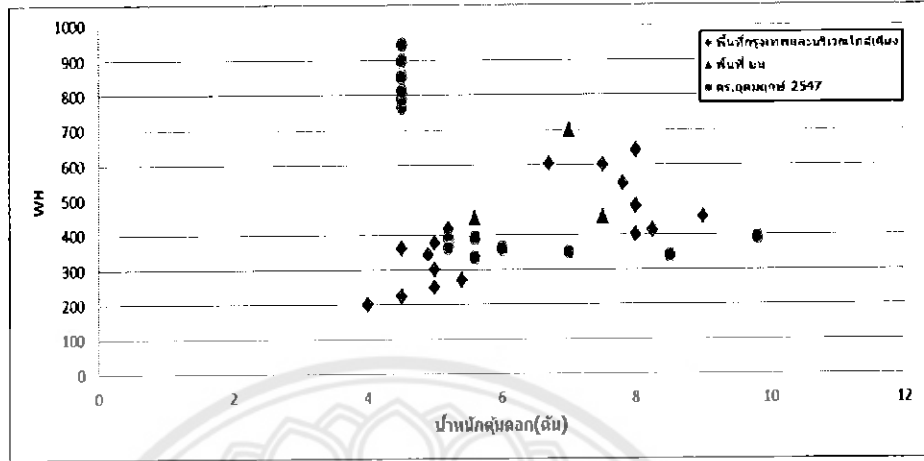
5.5.8 ความสัมพันธ์ระหว่างระยะยกค้ำคอก กับพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ



รูปที่ 5.16 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างระยะยกค้ำคอกกับพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ

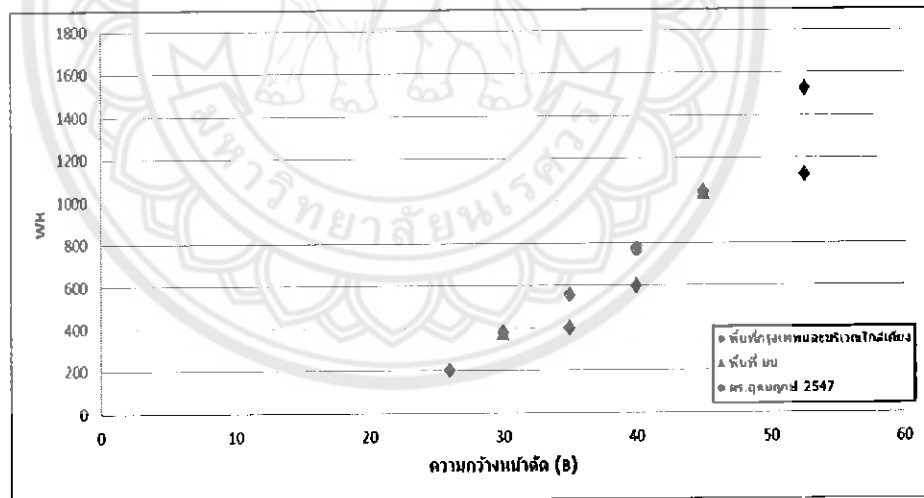
จากกราฟจะเห็นได้ว่ากราฟเป็นลักษณะมีแนวโน้มเพิ่มขึ้น เมื่อ WH และ ระยะยกเพิ่มขึ้น แสดงว่า WH กับระยะยกแปรผันตรงต่อกัน โดยที่ถ้าระยะยกมาก พลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ (WH) ก็จะเพิ่มขึ้น อาจกล่าวได้ว่าเมื่อระยะยกเพิ่มขึ้นมากเพียงใดก็จะทำให้เกิดพลังงานที่กระทำต่อหัวเสาเข็มเพิ่มขึ้นมากเท่านั้น

5.5.9 ความสัมพันธ์น้ำหนักตุ้มตก กับ พลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ



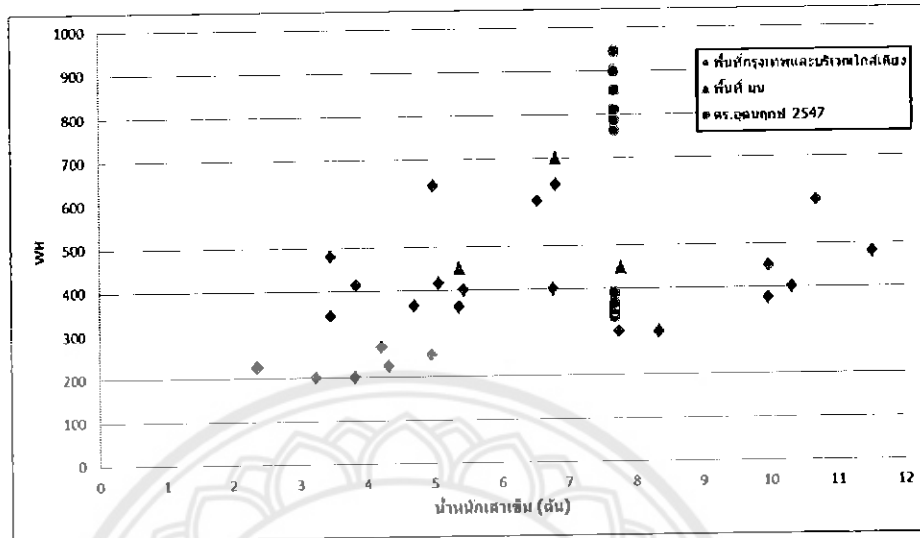
รูปที่ 5.17 กราฟแสดงความสัมพันธ์น้ำหนักตุ้มตก (W) กับพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ (WH)

5.5.10 ความสัมพันธ์ความกว้างหน้าตัด กับ พลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ



รูปที่ 5.18 กราฟแสดงความสัมพันธ์ความกว้างหน้าตัด (B) กับพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ (WH) ตามสมการ Milligan (ว.ส.ท. 2521)

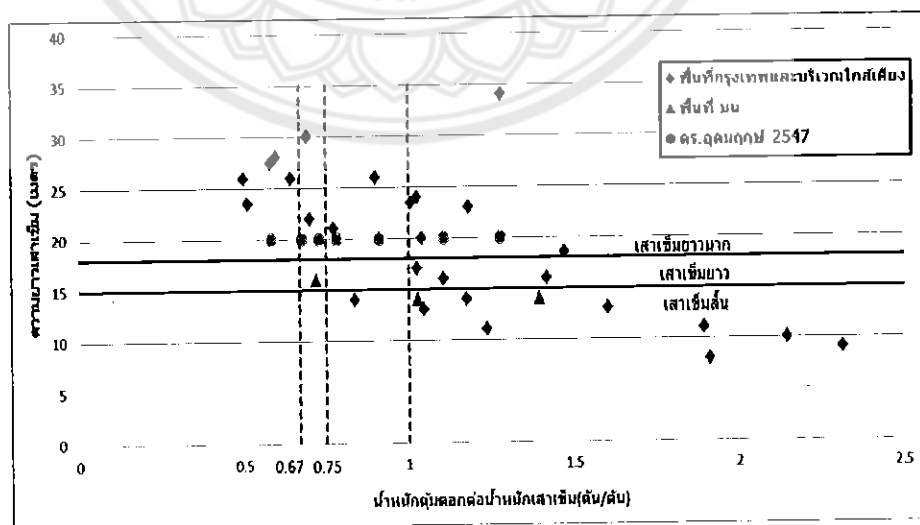
5.5.13 ความสัมพันธ์น้ำหนักรสชาติกับพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ



รูปที่ 5.21 กราฟแสดงความสัมพันธ์น้ำหนักรสชาติ (P) กับ พลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ (WH)

ได้เส้นแนวโน้มที่เพิ่มขึ้นตามน้ำหนักของเสาชิม ดังนั้นความสัมพันธ์ระหว่างพลังงานที่เกิดจากการตกกระทบ (WH) จะมีค่าเพิ่มขึ้นตามน้ำหนักของเสาชิมที่เพิ่มขึ้น

5.5.14 อัตราส่วนน้ำหนักดุ่มต่อน้ำหนักของเสาชิม (W/P) กับความยาวเสาชิม (L)



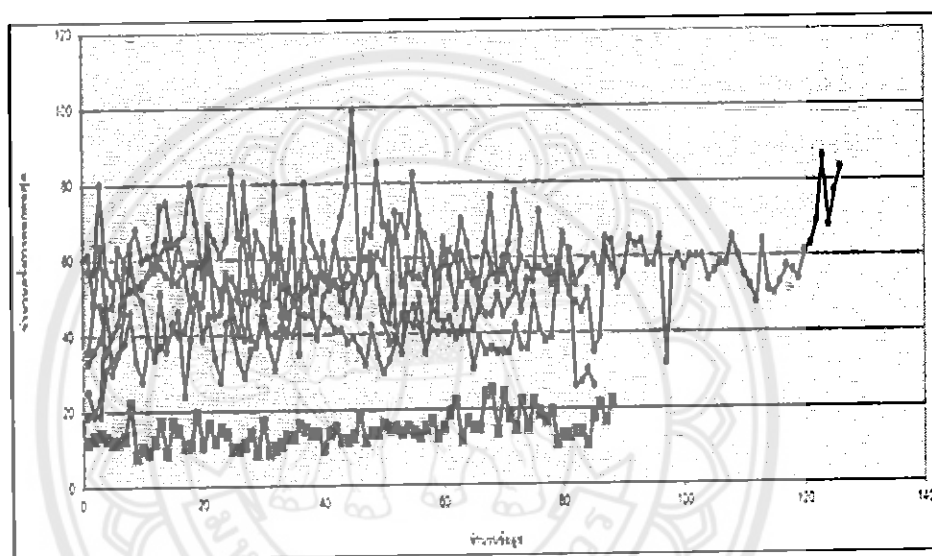
รูปที่ 5.22 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างน้ำหนักดุ่มต่อน้ำหนักของเสาชิม (W/P)

กับความยาวเสาชิม (L)

จากความสัมพันธ์นี้จะเห็นว่ากราฟที่ได้ ไม่ได้เป็นไปตามทฤษฎีที่กล่าวไว้เนื่องจาก การเลือกใช้ขนาดเสาเข็มและค้ำคอกที่ไม่สัมพันธ์กัน และน้ำหนักค้ำคอกที่ใช้ในงานจริง ไม่ได้ นำข้อกำหนดนี้มาพิจารณาประกอบกับการเลือกใช้น้ำหนักค้ำคอกด้วย

5.6 ศึกษาข้อมูลเสาเข็มตอกบริเวณในมหาวิทยาลัยนเรศวร (ดร.อุดมฤกษ์ 2547)

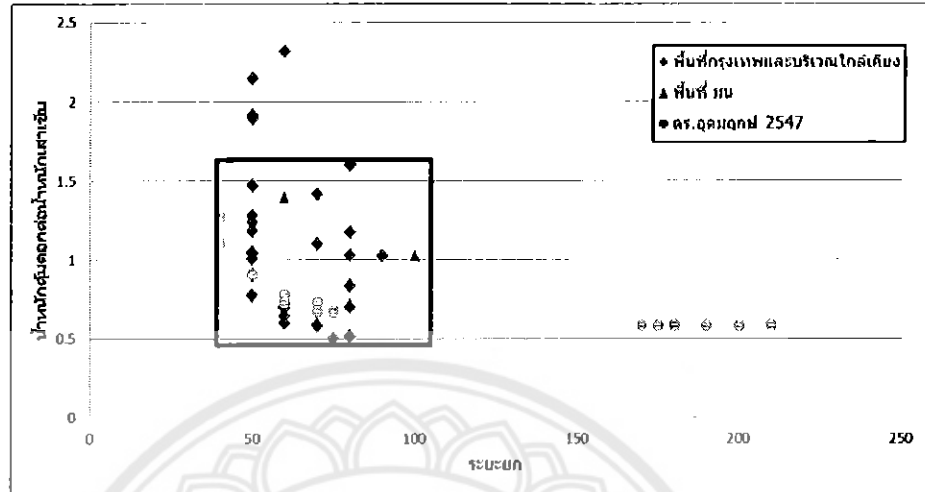
5.6.1. ค่าจำนวนครั้งการตอกต่อฟุต ข้อมูลเสาเข็มตอกบริเวณในมหาวิทยาลัยนเรศวร



รูปที่ 5.23 กราฟแสดงความความสัมพันธ์ระหว่างค่าจำนวนครั้งการตอกต่อฟุตข้อมูลอาคารห้องประชุม A

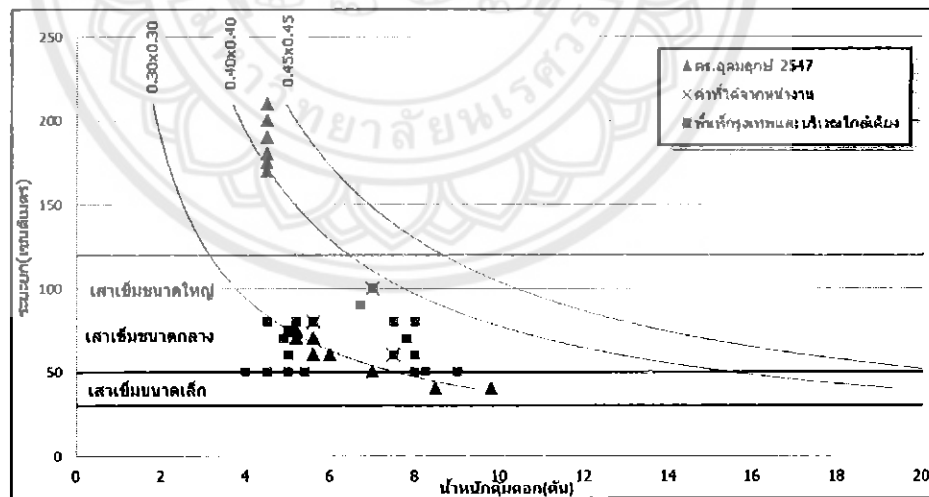
จากการเก็บข้อมูล ดร.อุดมฤกษ์ 2547 สำหรับเสาเข็มคอนกรีตขนาดเล็ก $0.40 \times 0.40 \times 20.00$ เมตร การใช้ค้ำคอกน้ำหนักหนักมากให้ค่าจำนวนครั้งการตอก ในช่วง 30-50 ครั้ง/ฟุต การกระจาย ± 10 . และค้ำคอกน้ำหนักปานกลาง มีจำนวนครั้งการตอกในช่วง 50-60 ครั้ง/ฟุต การกระจาย ± 10 . ขณะที่ค้ำคอกขนาดเล็ก 4.5 ตัน กลับให้ค่าจำนวนครั้งการตอก 8-22 ครั้ง/ฟุต ดังแสดงใน รูปที่ 5.23

5.6.2 ความสัมพันธ์น้ำหนักตุ้มตอกต่อน้ำหนักของเสาเข็ม (W/P) กับความระยะยก (H)



รูปที่ 5.24 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างน้ำหนักตุ้มตอกต่อน้ำหนักของเสาเข็ม (W/P) กับระยะยก (H)

5.6.3 ความสัมพันธ์ระหว่างระยะยกตุ้มตอก (H) กับน้ำหนักตุ้มตอก (W)



รูปที่ 5.25 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่างระยะยกตุ้มตอก (H) กับน้ำหนักตุ้มตอก (W)

จากรูปที่ 5.24 แสดงกรอบการเลือกอัตราส่วนตุ้มตอกต่อเสาเข็มอยู่ที่ 0.5 - 1.5 และมีระยะยกในช่วง 45 - 100 เซนติเมตร ข้อมูลตุ้มตอกกับระยะยกของกลุ่มอาคาร A (ดร.อุดมฤกษ์ 2547)

จำนวน 12 ข้อมูล และพื้นที่กรุงเทพมหานครและบริเวณใกล้เคียงรวมถึงอาคารเรียนปฏิบัติการทางการแพทย์ พบว่ามีการเรียงตัวเป็น 2กลุ่ม ดังรูปที่ 5.23 กลุ่มล่างที่ใช้ค้ำน้ำหนักมาก มีระยะยกในช่วง 45-75 เซนติเมตร เหมาะกับเสาเข็มขนาดเล็กและปานกลาง และกลุ่มบนเป็นการใช้ค้ำคอกขนาดเล็ก 4.5 ตัน และระยะยก 175 - 210 เซนติเมตร ยังอยู่ในขีดจำกัดบนของสูตร ว. ส. ท. 2521 ดังนั้นการส่งผ่านพลังงานที่ดีควรกำหนดระยะยกไว้ที่ 45 - 80 เซนติเมตร จาก รูปที่ 5.23

5.7 วิเคราะห์และสรุปผล

ความเชื่อที่ว่าความต้านทานการตอกเสาเข็มลงดินยิ่งมากสะท้อนความสามารถในการรับน้ำหนักใช้งานของเสาเข็ม บนความพิศวงและปริศนาหน้างานอันเกิดจากข้อจำกัดทางทฤษฎีและความไม่แน่นอนในสนาม วิศวกรจ่ายค่าความเสี่ยงจากกลสมบัติสมมุติตั้งกล่าวด้วยค่าความปลอดภัย (F.S.) ที่สูงยิ่ง จากข้อมูลการตอกเสาเข็มในโครงการก่อสร้างอาคารห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ 646 ค้ำ และ ข้อมูลการตอกเสาเข็มข้างเคียง อีก 462 ค้ำ ซึ่งเป็นเสาเข็มขนาดเล็กและปานกลางในบริเวณพื้นที่มหาวิทยาลัยนครสวรรค์ สรุปได้ว่า

5.7.1 ค้ำคอกควรเลือกน้ำหนักขนาด 1 - 2 เท่าของน้ำหนักตัวของเสาเข็มสัมพันธ์ กับระยะยกที่ 45 - 75 ซม.

5.7.2 ความสัมพันธ์ระหว่างระยะยกกับค้ำคอก แสดงว่า กรณีค้ำคอกขนาดเดียวกับเสาเข็มหลายขนาด วิศวกรสามารถเพิ่มระยะยกขึ้นตามขนาดเสาเข็มที่ใหญ่ขึ้นได้

5.7.3 สูตรเสาเข็มตอก Hiley's, Engineering New Formula และสูตร Dynamic Allowable Bearing Force ให้ค่าระยะจมใกล้เคียงกัน เหมาะกับงานเสาเข็มคอนกรีตขนาดเล็กในพื้นที่มหาวิทยาลัยนครสวรรค์

บทที่ 6

บทสรุปและข้อเสนอแนะ

6.1 ความสำคัญและชนิดของเสาเข็มตอก

6.1.1 เสาเข็มตอกเป็นเสาเข็มที่ทำหน้าที่รับน้ำหนักบรรทุก จากโครงสร้าง อาคาร ความสามารถในการรับน้ำหนักของเสาเข็มตอก มีลักษณะการถ่ายเทน้ำหนักบรรทุก 2 ลักษณะ คือ เสาเข็มรับแรงเสียดทาน และเสาเข็มรับน้ำหนักที่ปลายเสาเข็ม

6.1.2 เสาเข็มตอกสามารถจำแนกตามวัสดุที่ใช้ทำ และการใช้งานที่สำคัญสามารถแบ่งเป็น 3 ชนิด คือ เสาเข็มไม้ เสาเข็มคอนกรีต และเสาเข็มเหล็ก แต่ที่นิยมใช้ในปัจจุบัน คือ เสาเข็มคอนกรีต โดยเฉพาะเสาเข็มคอนกรีตอัดแรง

6.2 การประมาณการรับน้ำหนักบรรทุกเสาเข็ม และระยะกำหนดเสาเข็มตอก

6.2.1 ในการคำนวณกำลังรับน้ำหนักบรรทุกจากสูตรเสาเข็มตอกโดย Program Microsoft Excel จากเสาเข็มทั้ง 3 ขนาด จะพบว่า สูตรของ Hiley's Formula จะให้ค่าการทรุดตัวน้อยที่สุด และ สูตรของ Load Bearing Capacity (Danish's Formula) จะให้ค่าการทรุดตัวสูงสุด

6.2.2 จากข้อมูลการตอก เสาเข็มทั้ง 646 ต้น แสดงให้เห็นว่า สูตรของ Hiley's จะเหมาะสมมากที่สุด เพราะให้ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัยน้อยที่สุด ส่วนสูตรของ Load Bearing Capacity (Danish's Formula) จะให้ค่ากำลังรับน้ำหนักปลอดภัยสูงสุด และต่างจากค่าที่ออกแบบไว้มาก สูตรเสาเข็มตอก Hiley's, Engineering New Formula และสูตร Dynamic Allowable Bearing Force ให้ค่าระยะจมนิดใกล้เคียงกัน เหมาะกับงานเสาเข็มคอนกรีตขนาดเล็กในพื้นที่มหาวิทยาลัยนเรศวร

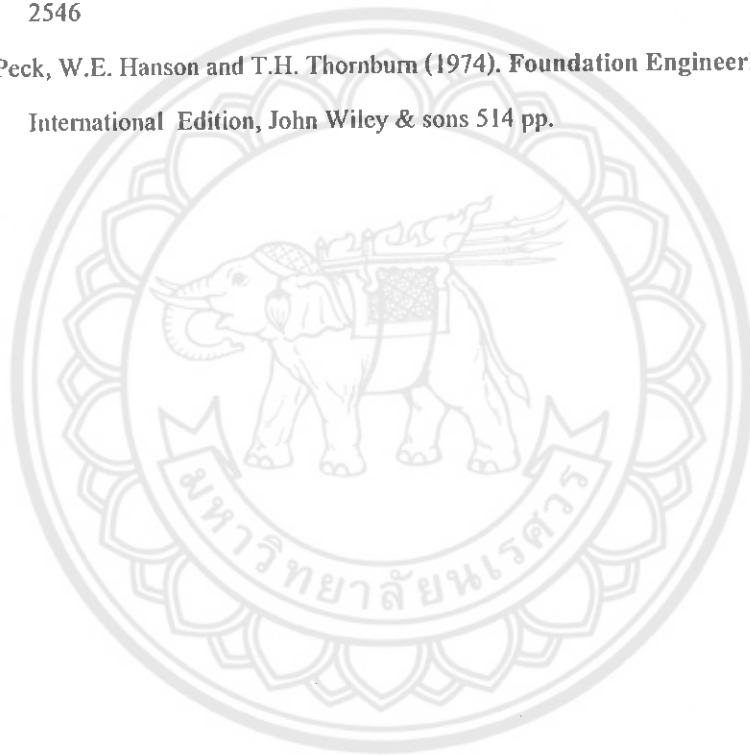
6.3 ความสัมพันธ์ของน้ำหนักตัมตอกกับระยะยก

6.3.1 ตัมตอกควรเลือกน้ำหนักขนาด 1-2 เท่าของน้ำหนักตัวของเสาเข็มสัมพันธ์ กับระยะยกที่ 45-75 ซม.

6.3.2 ความสัมพันธ์ระหว่างระยะยกกับตัมตอก แสดงว่า กรณีตัมตอกขนาดเดียวกับเสาเข็ม หลายขนาด วิศวกรสามารถเพิ่มระยะยกขึ้นตามขนาดเสาเข็มที่ใหญ่ขึ้น ได้

บรรณานุกรม

- ดร. อุคมฤกษ์ ปานพลอย. (2542). เกร็ดความรู้วิศวกรรมฐานราก. (พิมพ์ครั้งที่ 1).
- ชมรมวิศวกรรมโยธา (2524). เสาเข็ม . กรุงเทพฯ ฯ : คณะวิศวกรรมศาสตร์ จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย.
กิตติศักดิ์ การุญ, ชรินทร์ สายเปีย, พนม พิพพา และปดิธาน บุญชัยกรณ์. (2546). สูตรเสาเข็มตอก
วส.บ. , มหาวิทยาลัยนเรศวร,พิษณุโลก
- ดร.อุคมฤกษ์ ปานพลอย. (2545). สภาพชั้นดินในบริเวณเมืองพิษณุโลก (GTE 069) การประชุม
วิชาการวิศวกรรมโยธาแห่งชาติครั้งที่ 8 โรงแรมโซฟิเทล ราชา, ขอนแก่น 23-25 ตุลาคม
2546
- R. B.Peck, W.E. Hanson and T.H. Thornburn (1974). Foundation Engineering. Wiley
International Edition, John Wiley & sons 514 pp.

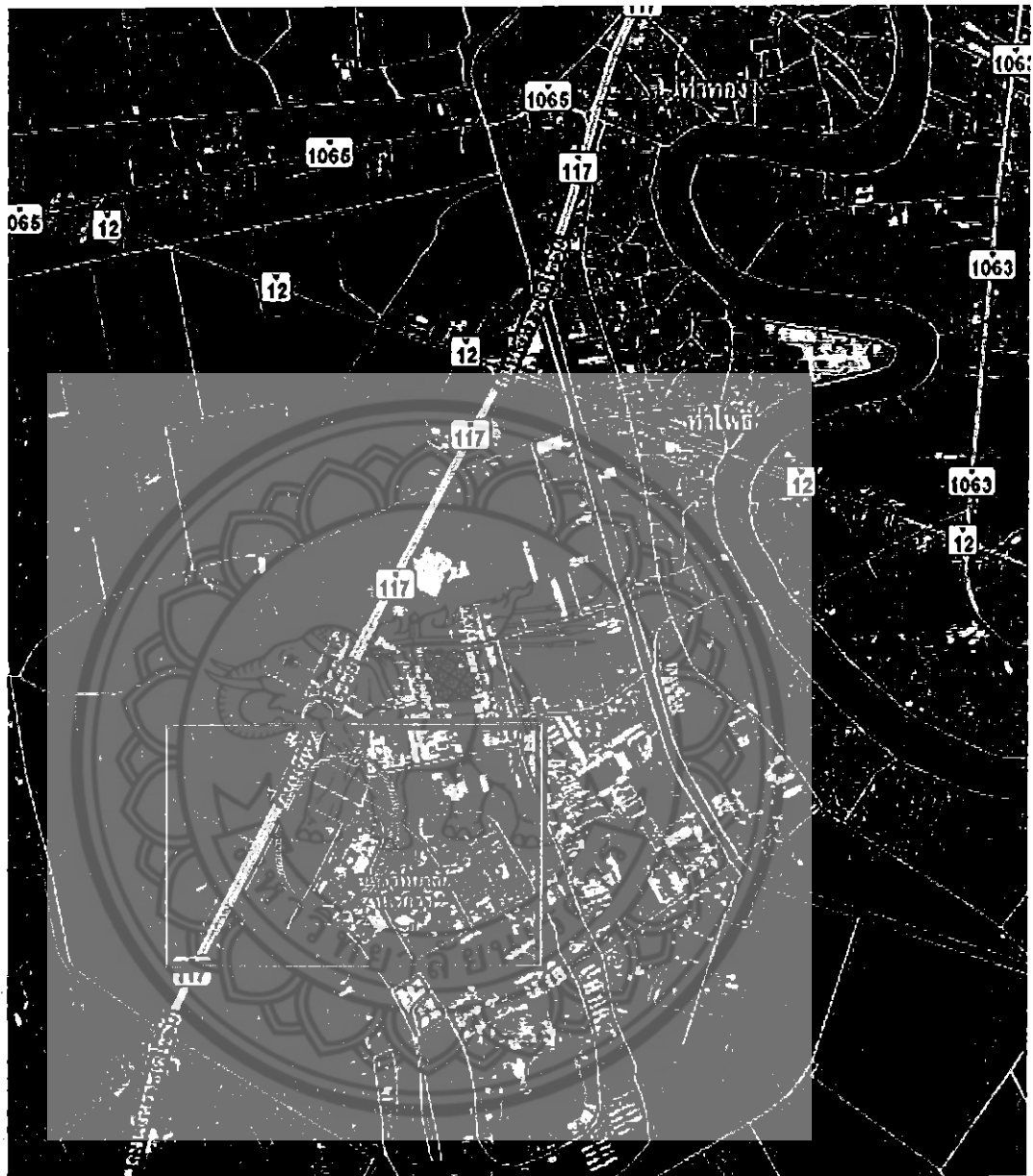




ภาคผนวก



รูปที่ ก.1 แผนที่ตั้ง โครงการมหาวิทยาลัยนเรศวร จังหวัดพิษณุโลก



ที่มา : แผนที่ประเทศไทย Google ; <http://maps.google.co.th>

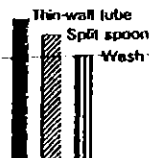
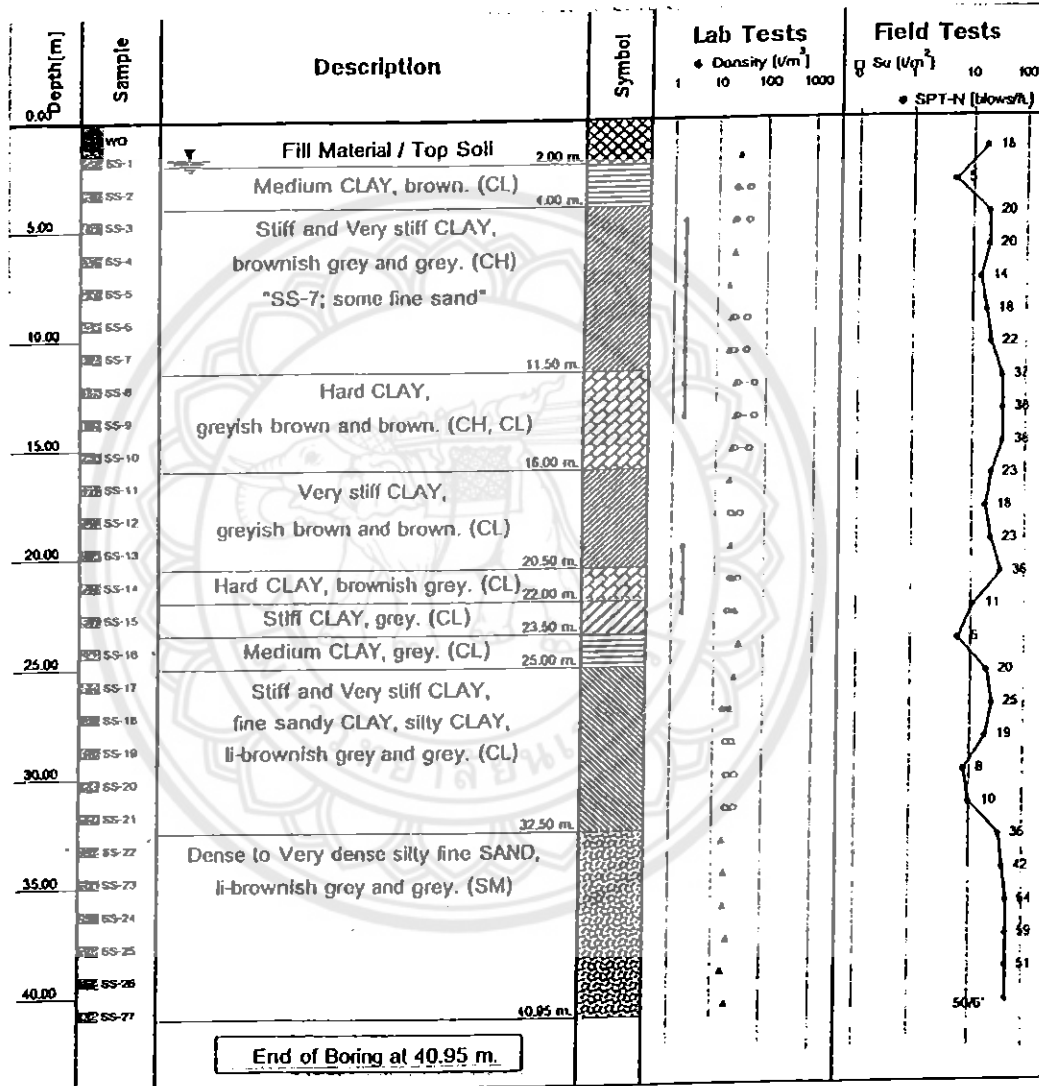


1. BOREHOLE LOG

1.1 BOREHOLE LOG BH-1

PROJECT NAME ; ก่อสร้างกลุ่มอาคารห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ และอาคารลานจอดรถ

Date ; 27-28 / 11 / 2552 Total Depth (m) = 40.95 Ground Water Level (m) ; -1.70



Atterberg limits
 PL [%] LL [%]
 ○ ○
 ▲ Water Content [%]

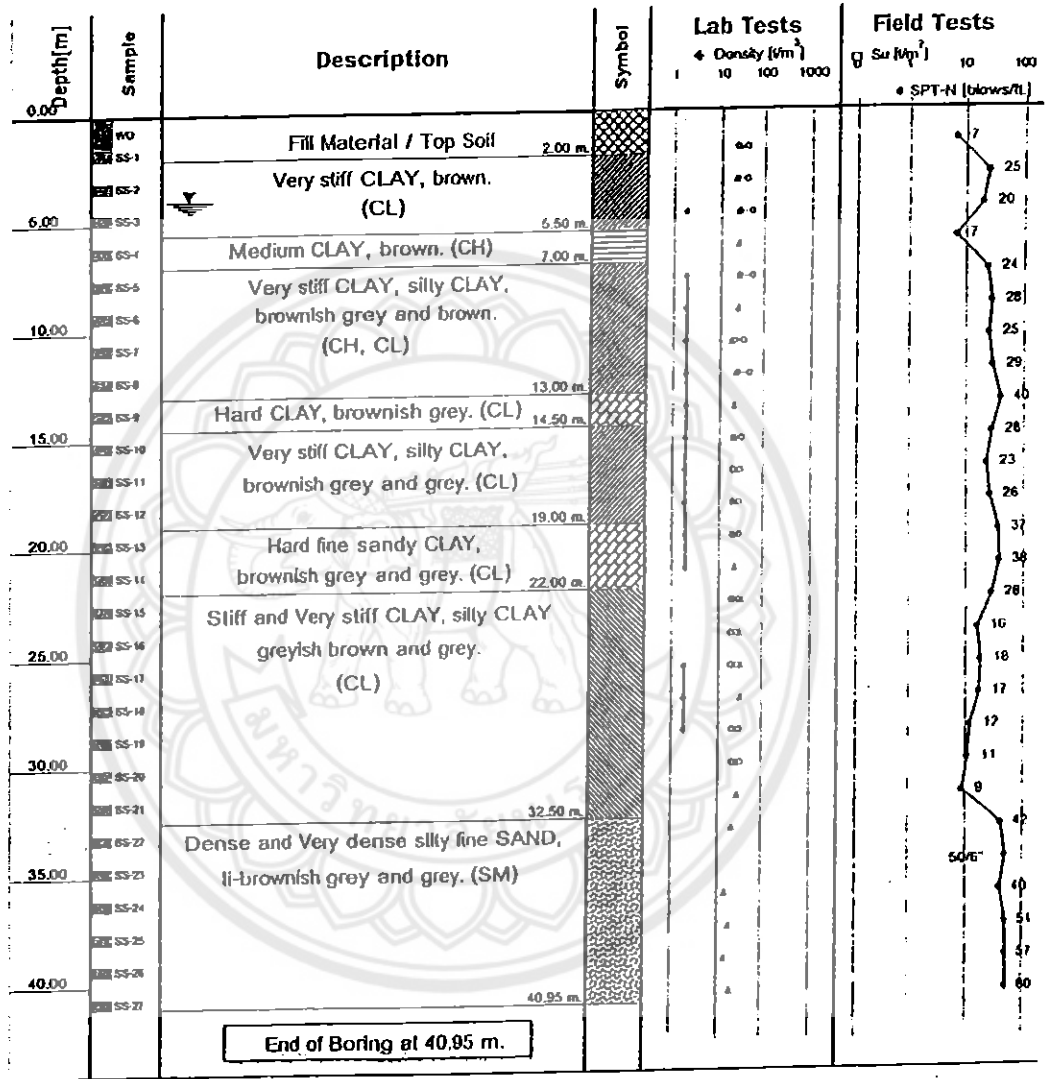
KKT ENGINEERING CO., LTD.
 28 (Mahatharadol Bldg.) 2nd fl. Soi Mahatharadol,
 Naradhiwasrajanagerindra Rd.,
 Sathorn, Bangkok 10120

รูปที่ ข. 1 แสดงผลการวิเคราะห์ตัวอย่างดิน หลุมเจาะสำรวจ หลุมที่ 1

1.2 BOREHOLE LOG BH-2

PROJECT NAME ; ก่อสร้างกลุ่มอาคารห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ และอาคารลานจอดรถ

Date ; 29-30 / 11 / 2552 Total Depth (m) = 40.95 Ground Water Level (m) ; -2.00



Atterberg limits
 PL(%) LI(%)
 O Water Content (%)

KRT ENGINEERING CO., LTD.
 28 (Mahatharadol Bldg.) 2nd fl. Soi Mahatharadol,
 Naresiwara Rajanagarindra Rd.,
 Sathon, Bangkok 10120

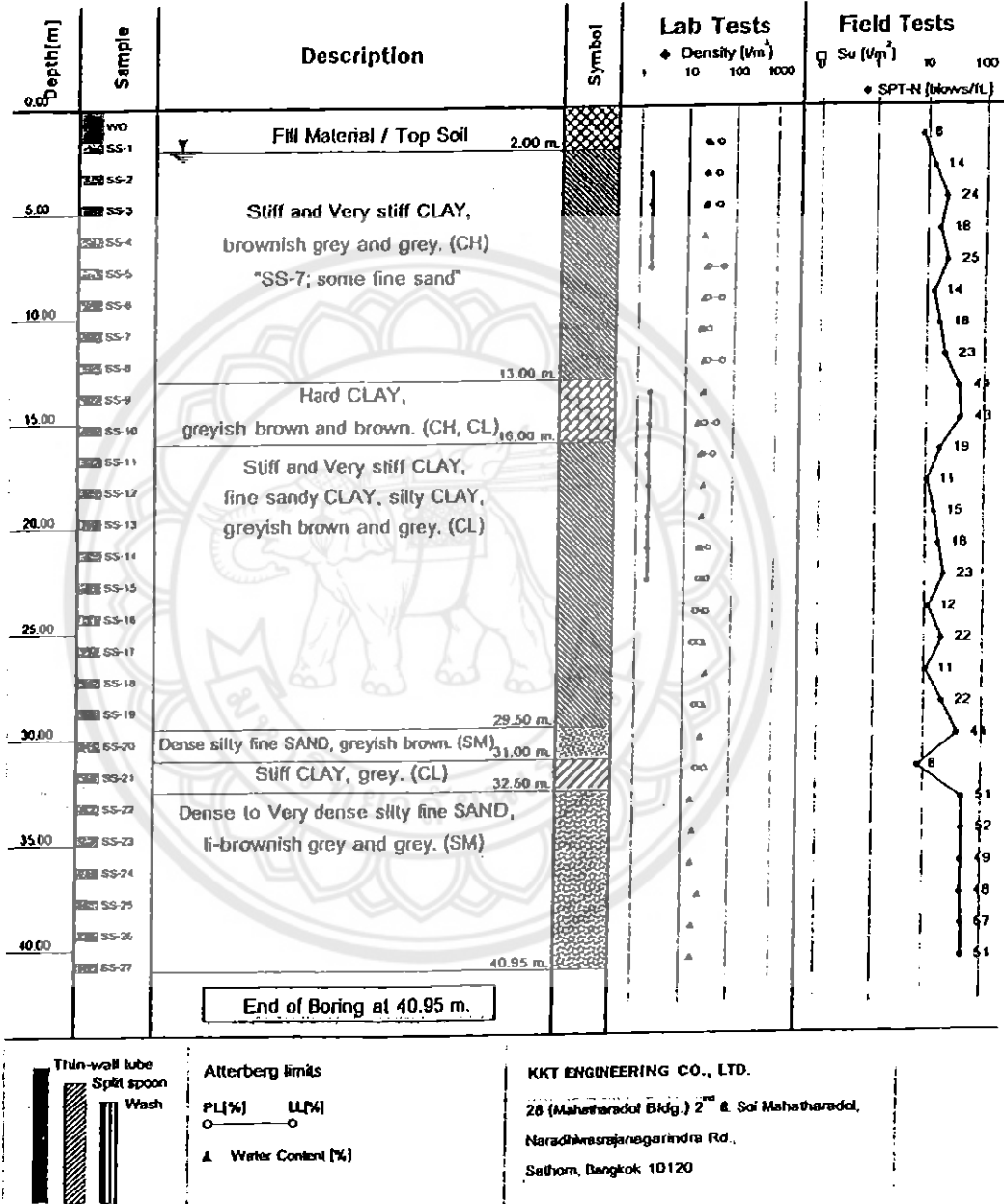
รูปที่ ข. 2 แสดงผลการวิเคราะห์ตัวอย่างดิน หลุมเจาะสำรวจ หลุมที่ 2

1.3 BOREHOLE LOG BH-3

PROJECT NAME ; ก่อสร้างกลุ่มอาคารห้องปฏิบัติการทางการแพทย์และอาคารลานจอดรถ

Date ; 1-2 / 12 / 2552

Total Depth (m) = 40.95 Ground Water Level (m) ; -4.00

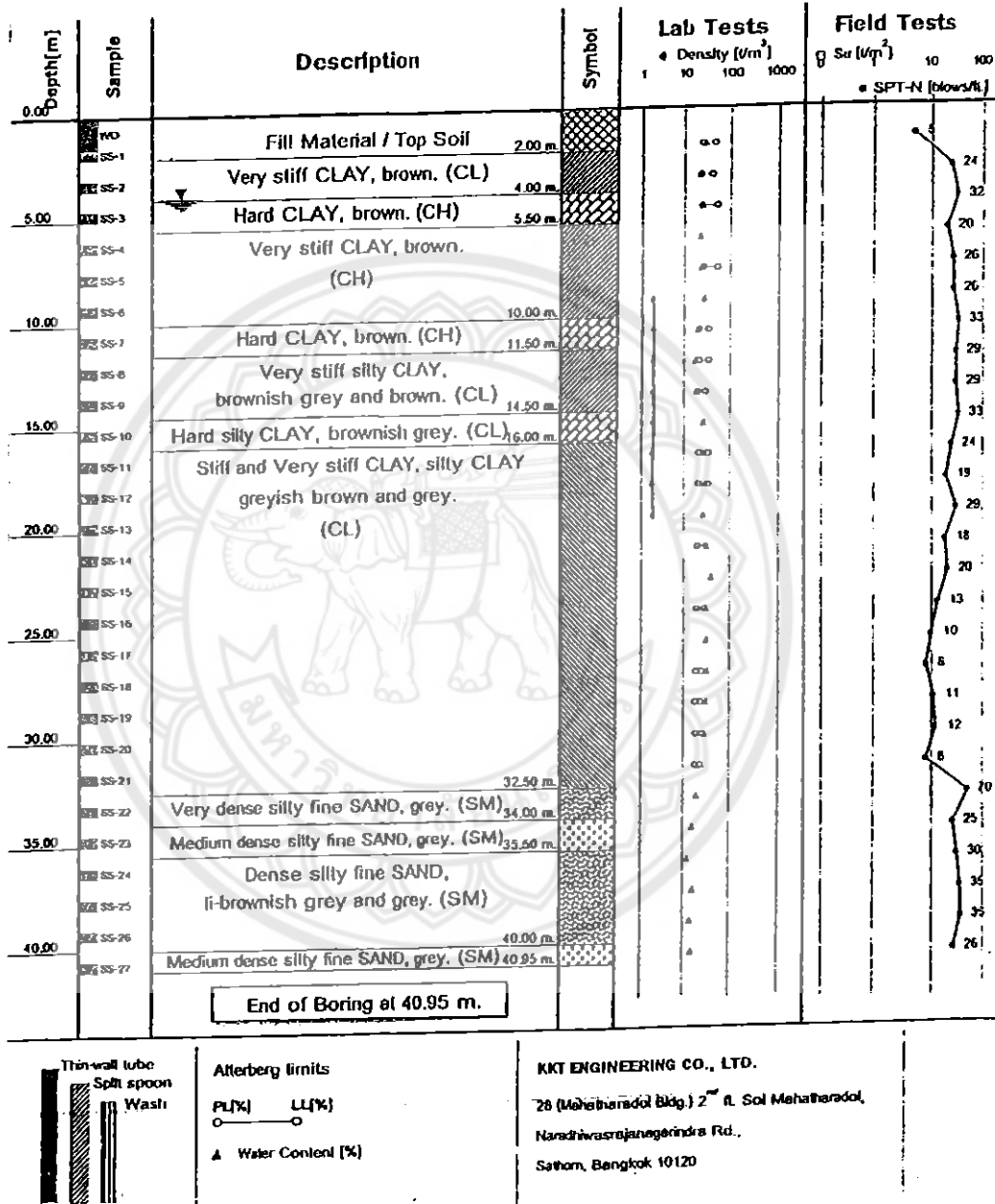


รูปที่ ข. 3 แสดงผลการวิเคราะห์ตัวอย่างดิน หลุมเจาะสำรวจ หลุมที่ 3

1.4 BOREHOLE LOGBH-4

PROJECT NAME ; ก่อสร้างกลุ่มอาคารเฉลิมพระเกียรติ84 พรรษา

Date ; 30 / 11 / 2552 - 1 / 12 / 2552 Total Depth (m) = 40.95 Ground Water Level (m) ; -4.00



รูปที่ ข. 4 แสดงผลการวิเคราะห์ตัวอย่างดิน หลุมเจาะสำรวจ หลุมที่ 4

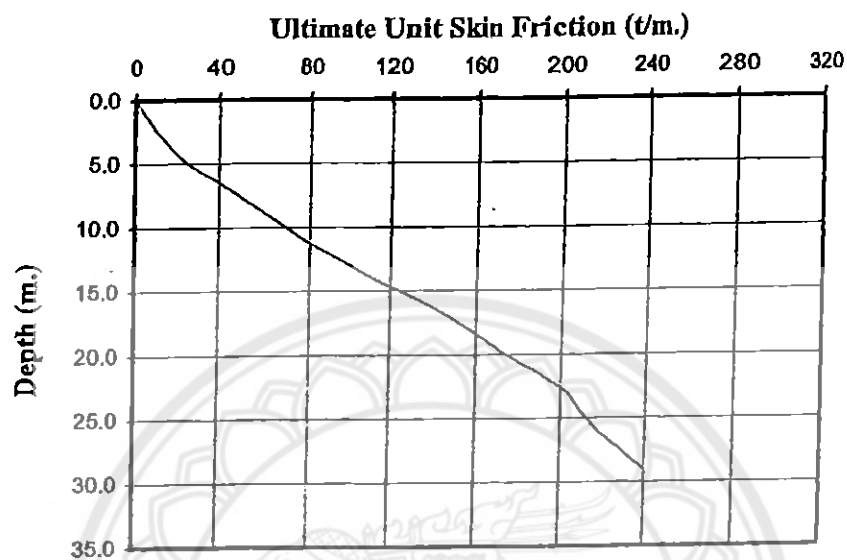
ตารางที่ ข. 1 การประมาณกำลังรับน้ำหนักแบกทานปลอดภัยของเสาเข็มเจาะ

หลุมเจาะ ที่	ชนิดของ เสาเข็ม	ระดับความลึก ของปลายเสาเข็ม (เมตร)	กำลังการรับน้ำหนักแบกทานปลอดภัย (ตัน)		
			ขนาด (ม.)	Ø 0.60	Ø 0.80
BH-1	เข็มเจาะ	-22.00	168.00	213.00	269.00
		-23.00	168.00	213.00	269.00
		-24.00	168.00	213.00	269.00
		-25.00	166.00	225.00	280.00
BH-2	เข็มเจาะ	-22.00	147.00	204.00	263.00
		-23.00	153.00	211.00	266.00
		-24.00	153.00	211.00	266.00
		-25.00	168.00	215.00	274.00
BH-3	เข็มเจาะ	-22.00	274.00	255.00	326.00
		-23.00	274.00	255.00	326.00
		-24.00	274.00	255.00	326.00
		-25.00	284.00	258.00	329.00
BH-4	เข็มเจาะ	-22.00	176.00	243.00	310.00
		-23.00	183.00	253.00	318.00
		-24.00	183.00	253.00	318.00
		-25.00	184.00	254.00	318.00

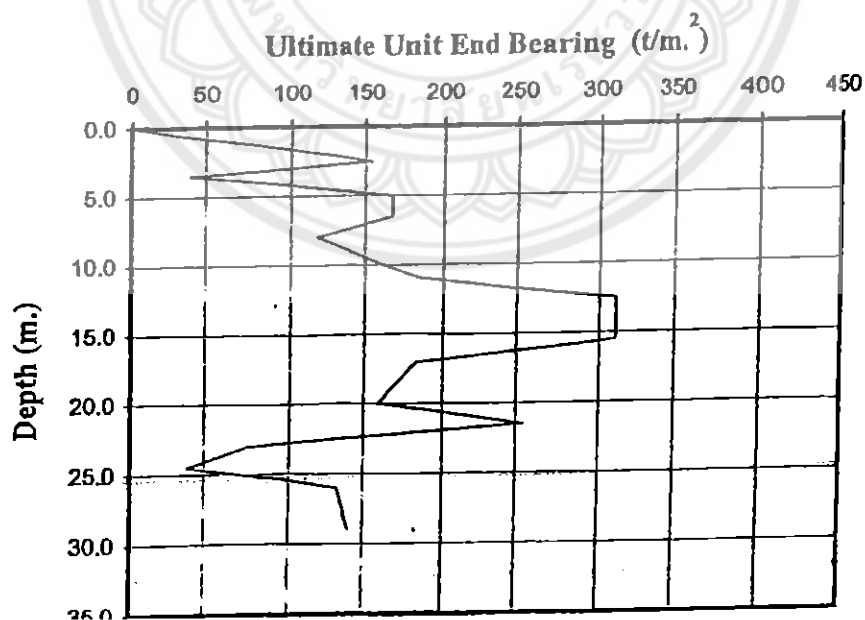
ข้อสังเกต

- ค่าที่แสดงในตารางมีอัตราส่วนปลอดภัย เท่ากับ 2.50
- ค่าที่แสดงในตารางนี้เป็นการประมาณกำลังรับน้ำหนักแบกทานปลอดภัย ของดินที่สามารถรับได้ซึ่งอาจมากกว่ากำลังรับน้ำหนักแบกทานของเสาเข็ม ดังนั้น วิศวกรผู้ออกแบบควรคำนึงถึงกำลังของเสาเข็มด้วย
- ค่าที่แสดงในตารางนี้เป็นกำลังการประมาณกำลังน้ำหนักแบกทานปลอดภัยของดินที่คิดเทียบกับระดับดินเดิม ในระหว่างการเจาะสำรวจ โดยให้ระดับของหัวเสาเข็ม อยู่ต่ำกว่าระดับดินเดิม - 1.0 เมตร

หลุมเจาะที่ BH-1 ชนิดของเสาเข็ม : เสาเข็มเจาะ (Bored pile)

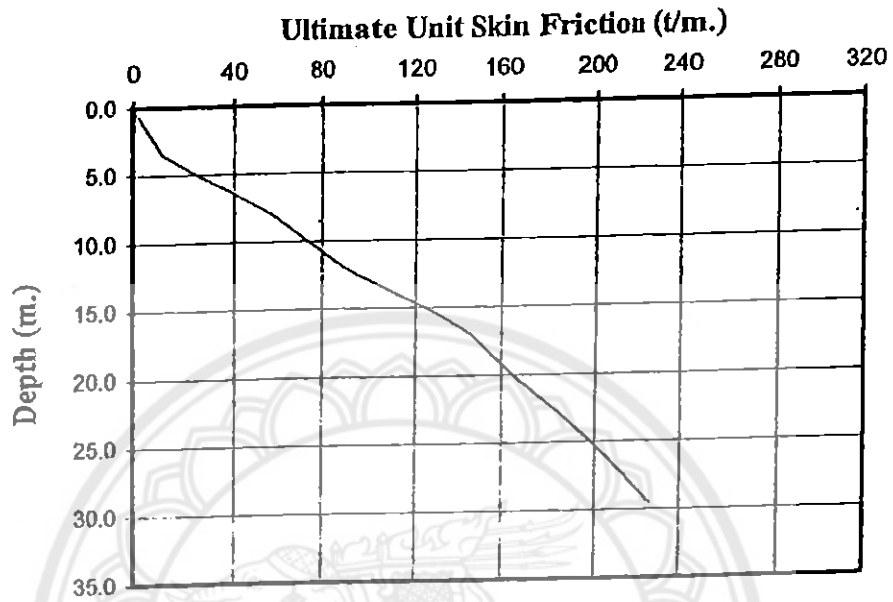


รูปที่ ข. 5 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่าง Skin friction เทียบกับระดับความลึก หลุมเจาะ BH-1

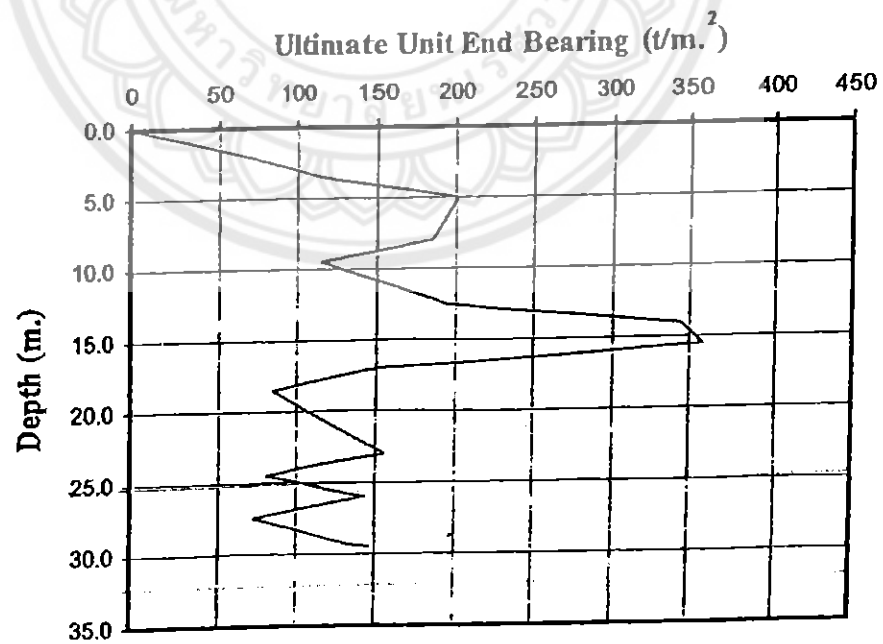


รูปที่ ข. 6 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่าง End Bearing เทียบกับระดับความลึก หลุมเจาะ BH-1

หลุมเจาะที่ BH-2 ชนิดของเสาเข็ม : เสาเข็มเจาะ (Bored pile)

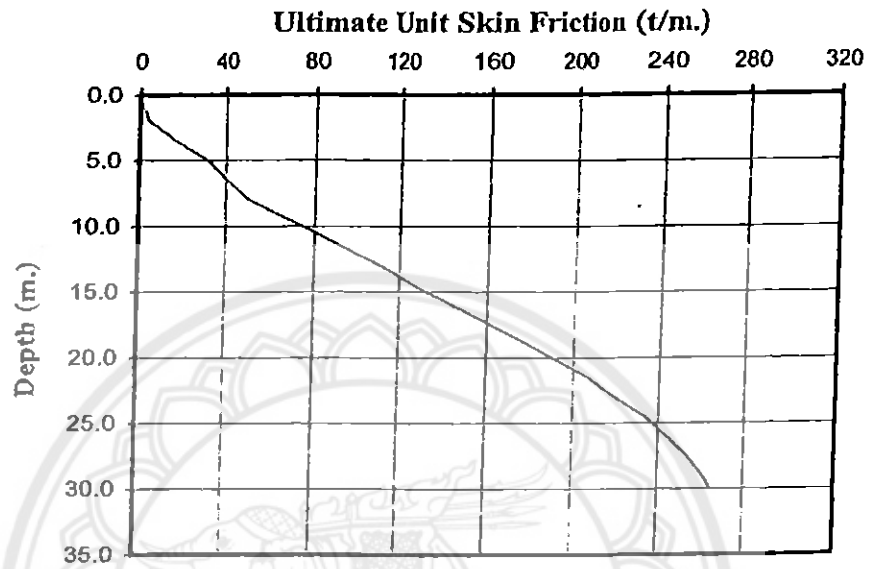


รูปที่ ข. 7 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่าง Skin friction เทียบกับระดับความลึก หลุมเจาะ BH-2

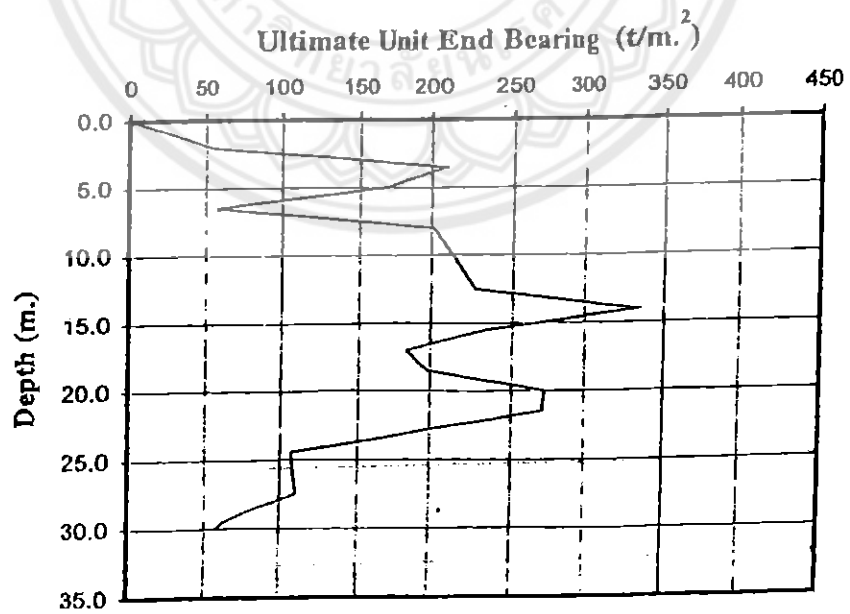


รูปที่ ข. 8 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่าง End Bearing เทียบกับระดับความลึก หลุมเจาะ BH-2

หลุมเจาะที่ BH-3 ชนิดของเสาเข็ม : เสาเข็มเจาะ (Bored pile)

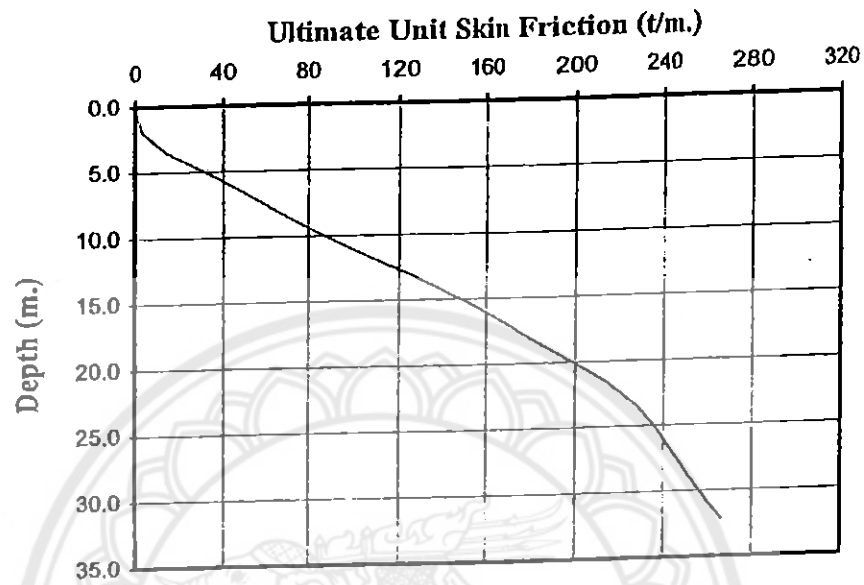


รูปที่ ข. 9 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่าง Skin friction เทียบกับระดับความลึก หลุมเจาะ BH-3

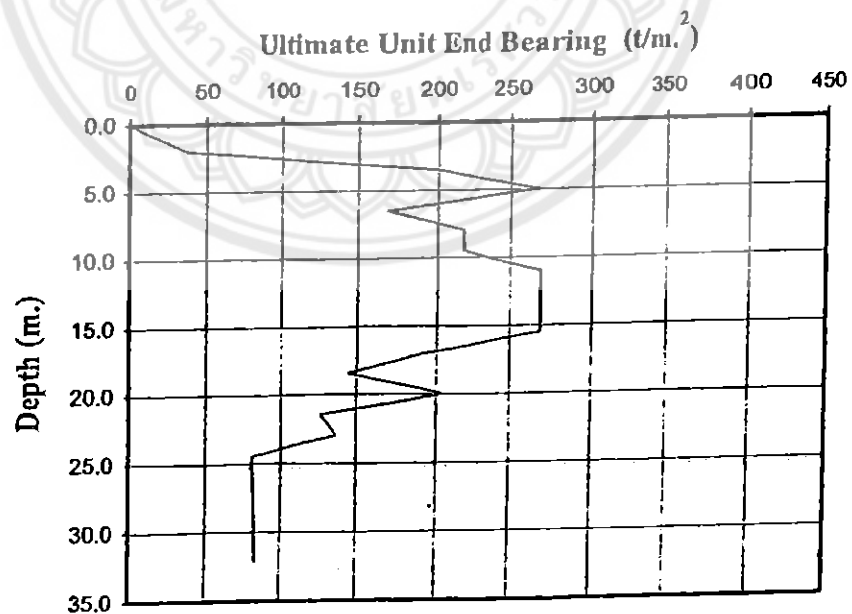


รูปที่ ข. 10 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่าง End Bearing เทียบกับระดับความลึก หลุมเจาะ BH-3

หลุมเจาะที่ BH-4 ชนิดของเสาเข็ม : เสาเข็มเจาะ (Bored pile)



รูปที่ ข. 11 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่าง Skin friction เทียบกับระดับความลึก หลุมเจาะ BH-4



รูปที่ ข. 12 กราฟแสดงความสัมพันธ์ระหว่าง End Bearing เทียบกับระดับความลึก หลุมเจาะ BH-4



ภาคผนวก ค.

บันทึกรายงานการตอกเสาเข็ม

จำนวน 646 ต้น (รวม 3 อาคาร)

มหาวิทยาลัยจุฬาลงกรณ์ราชบัณฑิตยสถาน

ตาราง ค. 1 บันทึกปริมาณการตอกเสาเข็ม (อาคาร 2)

ตำแหน่ง	ประเภทเสาเข็ม	ระยะยกลูกตุ้มสูงจากหัวเสาเข็ม										เสาเข็มขนาด 0.45x0.45 ไร่ 100 เซนติเมตร										เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ไร่ 60 เซนติเมตร									
		หน้าหนักของลูกตุ้มตอก										เสาเข็มขนาด 0.45x0.45 ไร่ 7.00 ตัน										เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ไร่ 7.50 ตัน									
ลำดับ	จุดตอก	ขนาด	ความยาว	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	1	2	3	หลังตอก(+/-m)	ระดับเสาเข็ม	ระยะเบี่ยงศูนย์ (ชม.)	N	S	E	W			
1	2-01	0.45x0.45x14.00 m	9	9	10	12	13	14	15	16	17	19	21	24	25	26	29	30	31	8	7	-	0.3	-	3	-	1				
2	2-02	0.45x0.45x14.00 m	11	13	14	16	18	20	22	24	26	27	28	29	29	30	31	31	31	8	7	-	0.3	-	-	-	1				
3	2-03	0.45x0.45x14.00 m	6	7	8	10	10	12	12	13	14	15	16	18	18	21	25	14	14	-	-	-	0.3	1	-	5	-				
4	2-04	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	14	15	16	17	19	20	22	24	26	28	-	-	9	8	-	-	-	0.3	-	-	1	-				
5	2-05	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	13	15	17	18	19	21	22	24	26	28	30	10	9	-	-	-	0.3	-	-	2	-				
6	2-06	0.45x0.45x14.00 m	11	10	13	14	16	17	19	21	22	23	25	26	28	30	33	8	7	-	-	-	0.3	3	-	2	-				
7	2-07	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	14	15	16	17	18	20	22	24	26	28	30	10	9	-	-	-	0.3	1	-	2	-				
8	2-08	0.45x0.45x14.00 m	9	11	12	13	14	15	17	18	19	21	23	25	27	29	30	9	8	-	-	-	0.3	-	-	3	-				
9	2-09	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	14	15	16	17	18	19	20	22	24	26	28	30	9	8	-	-	-	0.3	-	4	-	1				
10	2-10	0.45x0.45x14.00 m	10	10	12	13	14	15	16	17	18	20	21	24	26	27	30	9	8	-	-	-	0.3	5	-	2	-				
11	2-11	0.45x0.45x14.00 m	10	12	13	14	15	17	18	20	21	22	23	25	26	28	30	10	9	-	-	-	0.3	-	2	3	-				
12	2-12	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	14	15	17	19	21	23	24	26	27	29	30	10	9	-	-	-	0.3	-	1	3	-				
13	2-13	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	14	15	17	19	20	21	23	24	25	27	29	30	10	9	-	-	-	0.3	-	2	3	-				
14	2-14	0.45x0.45x14.00 m	10	10	12	13	14	16	17	18	20	22	24	26	28	29	30	10	9	-	-	-	0.3	2	-	3	-				
15	2-15	0.45x0.45x14.00 m	11	12	14	15	16	17	18	19	21	24	26	28	29	31	33	8	7	-	-	-	0.3	3	-	1	-				
16	2-16	0.45x0.45x14.00 m	9	11	11	12	14	16	18	20	22	23	25	26	27	29	30	10	9	-	-	-	0.3	-	-	3	-				
17	2-17	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	14	15	17	19	21	23	25	27	29	30	32	8	7	-	-	-	0.3	-	3	3	-				
18	2-18	0.45x0.45x14.00 m	10	11	13	14	16	18	19	20	22	24	26	28	30	32	35	8	7	-	-	-	0.3	-	-	4	-				
19	2-19	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	16	17	18	20	22	24	26	28	30	9	8	-	-	-	0.3	-	-	2	-				
20	2-20	0.45x0.45x14.00 m	9	10	12	14	15	17	18	20	22	24	26	28	29	30	33	8	7	-	-	-	0.3	-	3	2	-				
21	2-21	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	13	14	16	18	19	21	22	24	26	28	29	31	10	9	-	-	-	0.3	-	3	2	-				
22	2-22	0.45x0.45x14.00 m	9	10	12	13	14	15	17	19	22	25	27	28	29	30	33	8	7	-	-	-	0.3	2	-	3	-				
23	2-23	0.45x0.45x14.00 m	10	12	13	14	15	16	17	19	21	22	23	24	26	28	30	10	9	-	-	-	0.3	-	-	1	-				
24	2-24	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	15	16	17	18	20	21	23	25	26	27	29	30	10	9	-	-	-	0.3	-	-	-	-				
25	2-25	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	15	14	18	19	20	21	23	24	26	28	30	10	9	-	-	-	0.3	-	-	-	-				

ตาราง ค. 1 (ต่อ) บันทึกรายงานการตรวจเสาเข็ม (อาคาร 2)

ตำแหน่ง		ระยะขงูกัดคุมสูงจากหัวเสาเข็ม														เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ใช้ 60 เซนติเมตร														ระยะเยื้องศูนย์ (ซม.)							
		นำหนักของขูกัดคุมตอก														เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ใช้ 7.50 ตัน														N		S		E		W	
		ประเภทเสาเข็ม		ขนาด ความยาว		จำนวนครั้งที่ตอกต่อฟุต		จำนวนครั้งที่ตอกต่อฟุต		จำนวนครั้งที่ตอกต่อฟุต		จำนวนครั้งที่ตอกต่อฟุต		จำนวนครั้งที่ตอกต่อฟุต		จำนวนครั้งที่ตอกต่อฟุต		จำนวนครั้งที่ตอกต่อฟุต		จำนวนครั้งที่ตอกต่อฟุต		จำนวนครั้งที่ตอกต่อฟุต		จำนวนครั้งที่ตอกต่อฟุต		จำนวนครั้งที่ตอกต่อฟุต											
ลำดับ	จุดตอก	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	1	2	3	หลังตอก(+/-ม.)	ระดับหัวเสาเข็ม		ระดับเยื้องศูนย์ (ซม.)														
26	2-26	0.45x0.45x14.00 m	10	12	13	15	16	17	18	19	20	21	22	24	26	28	30	10	9	-	0.3	2	-	3	-												
27	2-27	0.45x0.45x14.00 m	11	13	14	15	16	17	18	19	20	22	23	24	26	28	30	10	8	-	0.3	1	-	1	-												
28	2-28	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	14	15	17	18	19	21	23	25	27	28	29	30	9	8	-	0.3	2	-	1	-												
29	2-29	0.45x0.45x14.00 m	9	10	12	14	15	17	19	21	22	25	27	29	31	33	35	8	7	-	0.3	-	4	3	-												
30	2-30	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	14	15	16	18	20	21	23	25	26	27	29	30	9	8	-	0.3	-	2	-													
31	2-31	0.45x0.45x14.00 m	10	12	14	15	16	17	18	20	21	23	25	27	28	29	30	10	9	-	0.3	2	-	1	-												
32	2-32	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	15	17	19	21	23	24	25	26	27	29	30	9	8	-	0.3	2	-	1	-												
33	2-33	0.45x0.45x14.00 m	9	10	12	14	15	16	17	18	20	21	22	24	26	28	30	10	9	-	0.3	-	3	1	-												
34	2-34	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	15	17	19	21	22	24	25	26	28	30	32	9	8	-	0.3	3	-	-	-												
35	2-35	0.45x0.45x14.00 m	6	7	7	9	11	11	13	14	15	17	17	19	19	21	25	10	9	-	0.3	-	1	2	-												
36	2-36	0.45x0.45x14.00 m	6	8	8	10	11	13	14	14	15	15	17	17	19	22	26	11	10	-	0.3	-	5	-	5												
37	2-37	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	8	10	11	12	13	14	16	18	19	20	23	24	15	15	-	0.3	-	1	-	5												
38	2-38	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	9	12	12	13	13	14	16	16	17	17	20	23	14	13	-	0.3	-	5	-	5												
39	2-39	0.45x0.45x14.00 m	8	8	9	10	10	12	12	14	16	18	19	21	21	22	26	13	12	-	0.3	1	-	6	-												
40	2-40	0.45x0.45x14.00 m	6	7	7	9	11	12	12	13	15	16	17	18	19	19	24	12	12	-	0.3	-	8	7	-												
41	2-41	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	9	10	10	11	13	15	16	17	17	18	19	23	11	10	-	0.3	-	6	2	-												
42	2-42	0.45x0.45x14.00 m	9	9	10	10	12	12	13	15	18	22	26	31	33	-	-	11	9	-	0.3	-	3	6	-												
43	2-43	0.45x0.45x14.00 m	9	9	10	11	11	12	12	14	16	19	19	20	22	23	25	15	14	-	0.3	-	1	5	-												
44	2-44	0.45x0.45x14.00 m	7	7	7	8	9	9	10	12	13	14	15	17	18	23	25	11	10	-	0.3	2	-	2	-												
45	2-45	0.30x0.30x14.00 m	6	7	7	8	9	9	10	10	10	12	12	14	14	16	17	18	17	-	0.3	-	2	1	-												
46	2-46	0.30x0.30x14.00 m	8	9	11	13	13	15	15	18	25	31	35	-	-	-	-	15	12	-	0.3	2	-	2	-												
47	2-47	0.30x0.30x14.00 m	9	10	13	13	14	16	17	19	21	23	25	30	36	-	-	10	9	-	0.3	-	-	-	-												
48	2-48	0.30x0.30x14.00 m	9	8	8	9	10	10	12	13	13	13	13	14	14	16	18	14	11.5	-	0.3	2	-	3	-												
49	2-49	0.30x0.30x14.00 m	6	8	8	10	12	12	13	13	13	13	14	14	15	15	16	19	18	-	0.3	-	4	2	-												
50	2-50	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	8	9	10	10	12	12	13	14	15	18	21	24	15	14	-	0.3	1	-	2	-												

ตาราง ค. 1 (ต่อ) บันทึกรายงานการตอกเสาเข็ม (อาคาร 2)

ระยะขุดกุ่มสูงจากหัวเสาเข็ม		เสาเข็มขนาด 0.45x0.45 ใช้ 100 เซนติเมตร		เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ใช้ 60 เซนติเมตร																					
หน้าหนักของลูกตุ้มตอก		เสาเข็มขนาด 0.45x0.45 ใช้ 7.00 ตัน		เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ใช้ 7.50 ตัน																					
ตำแหน่ง	ประเภทเสาเข็ม	จำนวนครั้งที่ตอกต่อชุด										ระดับหัวเสาเข็ม			ระยะเยื้องศูนย์ (จ.ม.)										
		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	1	2	3	หลังตอก(+/-ม.)	N	S	E	W	
51	จุดตอก	ขนาด ความยาว	7	8	8	9	10	11	12	12	12	12	14	15	17	20	25	14	13.5	-	0.3	-	3	-	2
52	2-51	0.45x0.45x14.00 m	7	8	8	9	10	10	12	12	12	13	15	17	19	23	27	12	11	-	0.3	-	2	2	-
53	2-52	0.45x0.45x14.00 m	8	9	9	10	11	12	12	12	14	15	17	19	20	23	25	13	9.5	-	+/- 0.00	-	3	2	-
54	2-53	0.45x0.45x14.00 m	6	7	8	8	9	9	10	10	10	12	14	16	18	21	25	14.5	13.5	-	0.3	2	-	3	-
55	2-54	0.45x0.45x14.00 m	6	7	7	7	9	9	11	11	11	12	13	15	17	19	24	14	12	-	0.3	-	3	-	1
56	2-55	0.45x0.45x14.00 m	8	8	8	9	10	10	11	12	13	15	17	19	21	24	26	14	8	-	+/- 0.00	-	2	2	-
57	2-56	0.45x0.45x14.00 m	9	9	10	10	11	12	14	14	14	15	17	17	19	22	25	13	12	-	0.3	8	-	-	9
58	2-57	0.45x0.45x14.00 m	8	8	8	8	9	9	12	12	12	13	15	16	18	20	24	14	12	-	0.3	8	-	-	8
59	2-58	0.45x0.45x14.00 m	8	8	8	9	10	10	12	13	13	14	16	17	19	21	25	14	13	-	0.3	-	2	-	7
60	2-59	0.45x0.45x14.00 m	8	8	9	9	11	12	12	12	14	15	17	19	21	24	27	12	11	-	+/- 0.00	-	-	-	2
61	2-60	0.45x0.45x14.00 m	8	9	11	11	12	13	14	15	16	18	20	23	25	28	9	8	-	0.3	6	-	4	-	-
62	2-61	0.45x0.45x14.00 m	9	10	12	13	13	14	15	15	17	18	19	20	22	23	25	12	10	-	0.3	5	-	2	-
63	2-62	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	8	9	9	11	12	12	12	14	15	17	20	25	14	13	-	0.3	7	-	-	7
64	2-63	0.45x0.45x14.00 m	7	7	7	7	8	9	10	10	10	13	15	16	18	21	24	14	14	-	0.3	5	-	-	6
65	2-64	0.45x0.45x14.00 m	7	8	8	8	9	9	10	12	13	15	17	19	21	22	24	27	13	12	-	+/- 0.00	1	-	5
66	2-65	0.45x0.45x14.00 m	8	8	9	9	10	10	11	12	13	16	17	18	20	23	26	13	12	-	+/- 0.00	-	1	2	-
67	2-66	0.45x0.45x14.00 m	7	7	7	7	8	9	11	11	11	13	15	17	18	21	24	16	15	-	0.3	2	-	-	-
68	2-67	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	8	8	9	10	10	10	12	14	16	17	20	25	15	13	-	0.3	5	-	-	7
69	2-68	0.45x0.45x14.00 m	6	6	7	7	7	8	10	10	10	12	14	15	17	19	24	15	14	-	0.3	3	-	-	3
70	2-69	0.45x0.45x14.00 m	6	6	7	7	7	8	9	10	10	12	14	15	17	19	24	15	15	-	0.3	3	-	-	6
71	2-70	0.45x0.45x14.00 m	8	8	9	9	10	12	13	13	16	18	20	22	23	25	28	14	13	-	+/- 0.00	-	-	-	-
72	2-71	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	8	9	10	11	12	13	15	17	18	20	23	25	14	12	-	+/- 0.00	2	-	3	-
73	2-72	0.45x0.45x14.00 m	8	8	9	9	9	11	12	12	13	15	15	18	18	21	25	13.5	13	-	0.3	6	-	-	2
74	2-73	0.45x0.45x14.00 m	8	8	9	9	9	11	12	12	13	15	15	18	18	21	25	15	13	-	0.3	-	1	-	6
75	2-74	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	8	8	9	10	10	10	12	13	15	18	19	21	24	15	14	-	+/- 0.00	5	-	5
	2-75	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	8	9	10	10	12	13	15	18	19	21	24	26	15	14	-	+/- 0.00	5	-	5	-

ตาราง ก. 1 (ต่อ) บันทึกปริมาณงานการตอกเสาเข็ม (อาคาร 2)

ระยะขุดเข็มตอกเสาเข็ม		เสาเข็มขนาด 0.45x0.45 ไร่ 100 เซนติเมตร										เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ไร่ 60 เซนติเมตร																	
ระยะขุดเข็มตอกเสาเข็ม		เสาเข็มขนาด 0.45x0.45 ไร่ 7.00 ตัน										เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ไร่ 7.50 ตัน																	
ตำแหน่ง	ประเภทเสาเข็ม	จำนวนครั้งที่ตอกต่อฟุต										ระยะเยื้องศูนย์ (ซม.)																	
		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	1	2	3	หลังตอก(+/-ม.)	N	S	E	W					
ลำดับ	จุดตอก	ขนาด ความยาว	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	
76	2-76	0.45x0.45x14.00 m	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	
77	2-77	0.45x0.45x14.00 m	6	7	8	9	11	12	14	15	17	18	21	25	15	12	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
78	2-78	0.45x0.45x14.00 m	6	6	7	7	8	10	13	14	15	18	20	24	27	12	11	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
79	2-79	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	9	11	12	14	15	17	19	21	23	25	15	14	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
80	2-80	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	9	10	11	13	14	16	19	21	23	24	27	28	12	11	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
81	2-81	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	9	10	11	12	13	13	15	17	20	23	25	27	16	11	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
82	2-82	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	9	9	11	12	14	15	17	19	21	23	25	17	15	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
83	2-83	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	9	11	13	14	15	17	19	21	22	24	17	16	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
84	2-84	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	8	9	9	10	12	13	14	17	19	21	22	25	12	11	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
85	2-85	0.45x0.45x14.00 m	6	6	6	7	7	8	9	11	13	14	15	16	18	24	16	15	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
86	2-86	0.45x0.45x14.00 m	5	6	6	7	7	8	8	9	11	13	15	17	19	23	27	15	15	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
87	2-87	0.45x0.45x14.00 m	6	6	6	7	8	9	10	12	14	15	16	18	20	21	24	12	11	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
88	2-88	0.45x0.45x14.00 m	5	5	6	7	7	8	10	12	13	14	15	17	19	23	26	15	14.5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
89	2-89	0.45x0.45x14.00 m	7	8	8	8	9	10	10	12	13	15	17	19	20	22	25	15.5	14	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
90	2-90	0.45x0.45x14.00 m	7	8	9	9	10	10	12	12	13	17	18	20	22	24	26	15	13	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
91	2-91	0.45x0.45x14.00 m	6	6	7	7	8	8	10	11	12	14	15	18	21	25	15	14	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
92	2-92	0.45x0.45x14.00 m	7	7	7	8	8	9	9	11	12	13	14	16	19	22	25	14	13	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
93	2-93	0.45x0.45x14.00 m	6	6	7	7	8	8	9	10	12	13	15	18	20	25	15	14	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
94	2-94	0.45x0.45x14.00 m	6	6	7	7	8	9	9	11	13	14	16	18	22	26	13	12	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
95	2-95	0.45x0.45x14.00 m	8	8	8	9	9	10	11	12	14	15	17	19	21	23	25	14.5	14	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
96	2-96	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	9	9	10	10	12	12	16	17	20	21	25	27	13	12	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
97	2-97	0.45x0.45x14.00 m	8	8	9	9	11	11	13	14	16	16	18	19	21	25	11.5	11	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
98	2-98	0.45x0.45x14.00 m	6	7	7	8	8	10	12	13	13	15	16	18	19	22	24	10	10	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
99	2-99	0.45x0.45x14.00 m	8	8	9	11	13	13	15	15	17	17	18	19	20	21	25	13	13	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
100	2-100	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	8	10	11	12	13	14	15	17	18	18	22	26	12	11	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

ตาราง ค. 1 (ต่อ) บันทึกรายงานการตรวจเสาเข็ม (อาคาร 2)

ระยะขุดลึกสูงจากหัวเสาเข็ม		เสาเข็มขนาด 0.45x0.45 ไร่ 100 เซนติเมตร		เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ไร่ 60 เซนติเมตร																					
ประเภทเสาเข็ม		นำหนักของลูกตุ้มตอก		เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ไร่ 7.50 ตัน																					
ตำแหน่ง	ขนาด ความยาว	จำนวนครั้งที่ตอกต่อชุด															ระดับหัวเสาเข็ม			ระยะเชิงศูนย์ (ชม.)					
		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	1	2	3	N	S	E	W		
101	2-101	0.45x0.45x14.00 m	6	7	8	9	9	10	12	12	13	15	16	18	20	23	12	11	-	0.3	-	5	-	5	
102	2-102	0.45x0.45x14.00 m	7	8	10	10	12	14	14	15	16	17	18	18	19	24	14	13	-	0.3	-	5	-	2	
103	2-103	0.45x0.45x14.00 m	7	8	8	9	11	12	13	14	14	16	16	17	19	20	23	14	14	-	0.3	-	4	-	5
104	2-104	0.45x0.45x14.00 m	7	8	9	11	12	14	15	17	18	18	20	20	22	26	10	10	-	0.3	-	2	-	4	
105	2-105	0.45x0.45x14.00 m	8	8	9	9	11	12	13	14	14	15	18	18	20	23	26	12	12	-	0.3	-	2	-	5
106	2-106	0.45x0.45x14.00 m	7	8	8	9	10	12	12	13	14	15	16	18	19	25	28	14	12	-	0.3	-	4	-	2
107	2-107	0.45x0.45x14.00 m	6	7	9	9	9	11	13	13	16	17	17	19	21	23	27	9	9	-	0.3	-	4	-	4
108	2-108	0.45x0.45x14.00 m	8	8	9	9	11	12	13	14	14	15	18	18	20	23	26	13	12	-	0.3	-	2	-	4
109	2-109	0.45x0.45x14.00 m	6	7	8	8	9	10	11	12	13	14	16	17	18	20	25	12	11	-	0.3	-	3	-	5
110	2-110	0.45x0.45x14.00 m	7	7	7	8	10	10	12	13	15	16	18	19	20	22	25	15	14	-	0.3	-	1	-	6
111	2-111	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	10	10	11	12	12	14	16	17	18	19	21	25	12	11	-	0.3	-	6	-	6
112	2-112	0.45x0.45x14.00 m	7	8	8	10	12	13	14	16	17	18	21	22	24	24	28	9	8	-	0.3	-	2	-	2
113	2-113	0.45x0.45x14.00 m	11	12	14	15	16	17	18	19	21	22	23	24	26	28	30	10	9	-	0.3	-	3	-	3
114	2-114	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	15	16	17	18	19	21	22	23	24	26	28	30	10	8	-	0.3	-	2	-	4
115	2-115	0.45x0.45x14.00 m	11	13	14	15	16	17	18	20	21	23	24	25	26	28	30	10	9	-	0.3	-	1	-	2
116	2-116	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	13	15	16	17	19	21	23	25	26	28	30	10	9	-	0.3	-	2	-	3
117	2-117	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	16	17	19	21	23	25	27	29	30	10	8	-	0.3	-	3	-	3
118	2-118	0.45x0.45x14.00 m	10	11	13	15	16	17	18	20	21	22	23	24	26	28	30	10	9	-	0.3	-	3	-	4
119	2-119	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	13	15	16	17	19	20	21	23	25	27	30	10	9	-	0.3	-	3	-	-
120	2-120	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	16	18	20	22	24	25	26	28	30	10	9	-	0.3	-	1	-	-
121	2-121	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	16	17	19	20	22	23	25	27	29	30	10	9	-	0.3	-	1	-	3
122	2-122	0.45x0.45x14.00 m	9	10	12	14	15	17	18	19	21	22	23	24	27	28	31	11	9	-	0.3	-	2	-	1
123	2-123	0.45x0.45x14.00 m	9	11	12	14	15	16	17	18	20	21	22	23	26	27	30	11	8	-	0.3	-	1	-	5
124	2-124	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	16	18	19	20	21	23	25	27	31	10	8	-	0.3	-	3	-	2
125	2-125	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	13	14	15	17	19	22	24	26	27	29	30	10	9	-	0.3	-	5	-	2

ตาราง ค. 1 (ต่อ) บันทึกปริมาณการตอกเสาเข็ม (อาคาร 2)

ระยะขุดลึกขุมเสาเข็ม		เสาเข็มขนาด 0.45x0.45 ไร่ 100 เซนติเมตร		เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ไร่ 60 เซนติเมตร																								
ระยะขุดลึกขุมเสาเข็ม		เสาเข็มขนาด 0.45x0.45 ไร่ 7.00 ตัน		เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ไร่ 7.50 ตัน																								
ตำแหน่ง	ประเภทเสาเข็ม	นำหนักขุมขุดค้ำยัน															ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเชิงศูนย์ (ชม.)						
		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	1	2	3	1	2	3	N	S	E	W		
ลำดับ	จุดตอก	ขนาด	ความยาว	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	1	2	3	1	2	3	N	S	E	W
126	2-126	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	14	15	16	18	20	22	23	23	23	25	28	30	31	10	8	-	0.3	2	-	-	5		
127	2-127	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	15	17	18	21	22	24	25	26	27	29	30	10	8	-	0.3	3	-	2	-	-		
128	2-128	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	14	15	16	17	19	23	24	26	27	28	30	33	10	9	-	0.3	3	-	4	-	-		
129	2-129	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	16	17	19	20	22	24	25	27	29	32	10	9	-	0.3	-	2	-	3	-		
130	2-130	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	14	15	17	19	20	22	23	24	25	28	30	31	11	8	-	0.3	1	-	-	4	-		
131	2-131	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	17	18	20	22	23	25	27	28	29	10	8	-	0.3	-	-	-	-	-		
132	2-132	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	11	13	15	16	17	19	21	24	25	26	29	30	10	9	-	0.3	5	-	3	-	-		
133	2-133	0.45x0.45x14.00 m	9	10	12	13	14	15	16	16	18	20	21	22	24	25	28	11	10	-	0.3	1	-	3	-	-		
134	2-134	0.45x0.45x14.00 m	9	10	10	12	13	13	14	15	15	17	18	19	20	24	12	11	-	0.3	2	-	4	-	-	-		
135	2-135	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	15	14	18	19	20	21	23	24	26	28	30	10	9	-	0.3	-	-	-	-	-		
136	2-136	0.45x0.45x14.00 m	10	11	13	15	16	17	18	20	21	22	23	24	26	28	30	10	9	-	0.3	3	-	-	4	-		
137	2-137	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	13	15	16	18	20	22	23	24	25	27	28	10	9	-	0.3	-	-	-	3	-		
138	2-138	0.45x0.45x14.00 m	11	12	14	15	16	17	18	19	21	22	23	24	26	28	30	10	9	-	0.3	3	-	3	-	-		
139	2-139	0.45x0.45x14.00 m	9	11	12	14	15	16	17	18	20	21	22	23	26	27	30	11	8	-	0.3	1	-	-	5	-		
140	2-140	0.45x0.45x14.00 m	10	12	13	14	15	16	17	19	20	21	22	23	24	26	28	11	10	-	0.3	1	-	1	-	-		
141	2-141	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	13	14	15	17	18	20	21	23	25	28	29	31	9	8	-	0.3	-	1	-	3	-		
142	2-142	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	14	15	16	17	18	19	20	22	24	26	28	30	10	9	-	0.3	1	-	-	-	-		
143	2-143	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	13	15	16	17	19	21	23	25	26	28	30	10	9	-	0.3	2	-	3	-	-		
144	2-144	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	13	15	15	16	17	18	20	21	23	24	26	27	13	10	-	0.3	2	-	4	-	-		
145	2-145	0.45x0.45x14.00 m	9	10	12	13	14	15	16	16	18	20	21	22	24	25	28	11	10	-	0.3	1	-	3	-	-		
146	2-146	0.45x0.45x14.00 m	10	12	13	14	15	16	17	19	20	21	22	23	24	26	28	11	10	-	0.3	1	-	1	-	-		
147	2-147	0.45x0.45x14.00 m	9	10	12	14	15	16	17	18	20	21	22	23	25	27	29	11	10	-	0.3	3	-	-	1	-		
148	2-148	0.45x0.45x14.00 m	9	10	12	13	14	15	16	16	18	20	21	22	24	25	28	11	10	-	0.3	1	-	3	-	-		
149	2-149	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	13	14	16	17	18	20	22	24	25	27	29	30	9	8	-	0.3	3	-	3	-	-		
150	2-150	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	17	19	21	22	24	26	27	29	30	9	8	-	0.3	3	-	2	-	-		

ตาราง ค. 1 (ต่อ) บันทึกรายงานการตรวจเสาเข็ม (อาคาร 2)

ตำแหน่ง		ระยะปลูกตั้งเสาเข็ม										ระยะปลูกตั้งเสาเข็ม										ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)										
ลำดับ		ขนาด ความยาว		จำนวนครั้งที่ตอกต่อชุด										10 ครั้งสุดท้าย (ซม.)					ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)								
จุดตอก		ขนาด ความยาว		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	1	2	3	หลังตอก(+/-ม.)	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)				
จุดตอก		ขนาด ความยาว		จำนวนครั้งที่ตอกต่อชุด										10 ครั้งสุดท้าย (ซม.)					ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)								
151	2-151	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	13	14	15	17	18	20	21	23	25	28	29	31	9	8	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)					
152	2-152	0.45x0.45x14.00 m	10	11	13	14	15	16	17	18	20	22	24	26	28	30	31	8	7	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)					
153	2-153	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	13	14	15	17	19	21	23	24	26	27	30	10	9	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)					
154	2-154	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	13	15	15	16	17	18	20	21	23	24	26	27	13	10	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)					
155	2-155	0.45x0.45x14.00 m	8	8	8	10	11	12	13	13	14	15	17	20	23	25	15	13	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)						
156	2-156	0.45x0.45x14.00 m	8	9	10	10	11	12	12	12	13	13	15	16	17	19	24	13	12	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)					
157	2-157	0.45x0.45x14.00 m	7	7	7	8	8	8	9	9	12	14	15	17	18	20	22	24	14	12	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)				
158	2-158	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	8	8	9	9	11	11	13	13	14	16	19	21	23	16	15	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)				
159	2-159	0.45x0.45x14.00 m	8	9	9	9	11	12	12	12	14	14	16	18	18	20	24	14	13.5	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)					
160	2-160	0.45x0.45x14.00 m	6	7	8	8	8	8	8	9	11	11	13	13	15	17	19	24	11	10	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)				
161	2-161	0.45x0.45x14.00 m	8	8	9	10	10	10	10	12	13	14	16	17	19	21	25	13.7	12	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)					
162	2-162	0.45x0.45x14.00 m	6	8	9	10	10	12	12	12	14	15	17	17	19	22	26	10	9	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)					
163	2-163	0.45x0.45x14.00 m	9	9	9	10	10	10	12	12	14	15	16	16	19	21	24	27	14	13	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)				
164	2-164	0.45x0.45x14.00 m	8	9	9	11	11	11	13	13	14	14	15	16	18	23	25	15	14	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)					
165	2-165	0.45x0.45x14.00 m	8	8	9	10	11	11	11	11	13	13	13	15	17	19	21	23	14	14	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)				
166	2-166	0.45x0.45x14.00 m	7	8	9	9	9	10	10	12	12	12	14	16	18	19	20	24	14	12.5	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)				
167	2-167	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	8	8	9	9	10	11	12	12	13	14	15	17	23	10.5	10	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)				
168	2-168	0.45x0.45x14.00 m	8	9	9	10	11	11	13	13	14	15	17	18	17	19	22	11	10	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)					
169	2-169	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	8	8	11	11	11	12	14	14	15	16	16	17	23	13	11	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)				
170	2-170	0.45x0.45x14.00 m	7	7	7	8	8	8	9	9	11	11	12	12	14	15	17	24	15	14	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)				
171	2-171	0.45x0.45x14.00 m	7	8	8	8	8	10	10	10	12	13	13	15	15	17	18	21	15	12	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)				
172	2-172	0.45x0.45x14.00 m	7	8	8	9	10	11	12	12	13	14	14	16	18	18	21	15	12	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)					
173	2-173	0.45x0.45x14.00 m	9	9	10	10	12	13	13	14	15	15	17	18	19	20	24	12	11	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)					
174	2-174	0.45x0.45x14.00 m	9	9	10	12	13	14	15	16	17	19	21	24	25	26	29	10	9	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)					
175	2-175	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	14	15	16	17	18	19	20	22	24	26	28	30	9	8	-	0.3	ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)					

ตาราง ค. 1 (ต่อ) บันทึกรายงานการตรวจเสาเข็ม (อาคาร 2)

ระยะขุดลึกตั้งแต่ฐานจากหัวเสาเข็ม		เสาเข็มขนาด 0.45x0.45 ใช้ 100 เซนติเมตร		เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ใช้ 60 เซนติเมตร																					
หน้าหนักของอุ้งค้ำยัน		เสาเข็มขนาด 0.45x0.45 ใช้ 7.00 ตัน		เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ใช้ 7.50 ตัน																					
ตำแหน่ง	ประเภทเสาเข็ม	จำนวนครั้งที่ตกต่อฟุต										ระดับหัวเสาเข็ม			ระยะเยื้องศูนย์ (ซม.)										
ลำดับ	จุดตก	ขนาด ความยาว	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	1	2	3	หลังตก(+/-ม.)	N	S	E	W
176	2-176	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	15	17	19	21	23	24	25	26	27	29	30	9	8	-	0.3	2	-	1	-
177	2-177	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	21	23	25	27	29	10	9	-	0.3	-	1	3	-
178	2-178	0.45x0.45x14.00 m	11	10	13	14	16	17	19	21	22	23	25	26	28	30	33	8	7	-	0.3	3	-	-	2
179	2-179	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	14	15	17	19	20	21	23	24	25	27	29	30	10	9	-	0.3	-	2	3	-
180	2-180	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	13	14	15	17	18	20	21	23	25	28	29	31	9	8	-	0.3	-	1	-	3
181	2-181	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	13	14	16	17	18	20	22	24	25	27	29	30	9	8	-	0.3	3	-	3	-
182	2-182	0.45x0.45x14.00 m	10	11	13	15	16	17	18	20	21	22	23	24	26	28	30	10	9	-	0.3	3	-	-	4
183	2-183	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	16	18	20	22	24	25	26	28	30	10	9	-	0.3	1	-	-	-
184	2-184	0.45x0.45x14.00 m	9	10	12	13	14	15	16	16	18	20	21	22	24	25	28	11	10	-	0.3	1	-	3	-
185	2-185	0.45x0.45x14.00 m	10	12	13	14	15	16	17	19	20	21	22	23	24	26	28	11	10	-	0.3	1	-	1	-
186	2-186	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	13	14	16	17	21	24	26	27	29	30	31	32	10	9	-	0.3	-	-	-	2
187	2-187	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	13	14	15	17	19	21	23	24	26	27	30	10	9	-	0.3	2	-	1	-
188	2-188	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	14	15	16	18	20	22	23	25	26	27	29	30	31	10	8	-	0.3	2	-	5
189	2-189	0.45x0.45x14.00 m	12	13	13	14	15	17	19	20	21	22	25	26	27	29	30	8	7.5	-	+/-0.00	-	5	-	4
190	2-190	0.45x0.45x14.00 m	9	9	10	12	13	14	15	16	17	19	21	24	25	26	29	10	9	-	0.3	-	3	-	1
191	2-191	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	13	14	16	17	18	19	20	22	25	27	28	30	10	9	-	0.3	2	-	3	-
192	2-192	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	14	15	16	18	20	22	23	24	26	28	30	33	9	8	-	0.3	1	-	-	2
193	2-193	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	23	25	27	30	10	9	-	0.3	2	-	-	3
194	2-194	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	13	15	16	18	20	22	23	24	25	27	28	10	9	-	0.3	-	-	-	3
195	2-195	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	23	25	27	30	10	9	-	0.3	2	-	-	3
196	2-196	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	17	19	21	22	24	26	28	30	33	9	8	-	0.3	3	-	-	1
197	2-197	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	14	15	16	17	18	19	20	22	24	26	28	30	10	9	-	0.3	-	-	-	-
198	2-198	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	17	18	20	23	25	27	29	30	33	9	8	-	0.3	3	-	-	-
199	2-199	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	14	15	16	19	21	23	24	25	27	29	30	10	9	-	0.3	-	-	-	3
200	2-200	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	13	15	16	18	20	22	24	25	26	28	30	10	9	-	0.3	3	-	-	-

ตาราง ก. 1 (ต่อ) บันทึกปริมาณงานการตอกเสาเข็ม (อาคาร 2)

ตำแหน่ง		ระยะขุดกุ่มสูงจากหัวเสาเข็ม										เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ไร่ 60 เซนติเมตร														
		นำหนักของลูกกุ่มตอก										เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ไร่ 7.50 ตัน														
ลำดับ	จุดตอก	ประเภทเสาเข็ม		จำนวนครั้งที่ตอกต่อชุด										10 ครั้งสุดท้าย (cm)			ระดับหัวเสาเข็ม			ระยะเบื้องต้น (ชม.)						
		ขนาด	ความยาว	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	1	2	3	หลังตอก(+/-ม.)	N	S	E	W
201	2-201	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	13	14	16	17	18	19	20	22	25	27	28	30	10	9	-	0.3	2	-	-	3	-
202	2-202	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	13	15	16	18	21	23	25	27	28	30	35	9	8	-	0.3	3	-	-	3	-
203	2-203	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	13	15	16	18	20	22	23	24	25	27	28	10	9	-	0.3	-	-	-	3	-
204	2-204	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	14	15	17	18	19	20	21	22	23	25	27	30	10	9	-	0.3	-	-	-	2	-
205	2-205	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	15	16	17	18	19	20	21	22	24	26	29	31	10	9	-	0.3	-	-	-	3	-
206	2-206	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	14	15	16	18	20	22	23	24	26	28	30	33	9	8	-	0.3	1	-	-	2	-
207	2-207	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	15	15	17	18	20	21	22	24	27	29	30	10	9	-	0.3	3	-	-	2	-
208	2-208	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	17	19	21	22	24	26	28	30	33	9	8	-	0.3	3	-	-	1	-
209	2-209	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	14	15	14	18	19	20	21	22	24	26	28	30	10	9	-	0.3	3	-	-	-	-
210	2-210	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	23	25	27	30	10	9	-	0.3	2	-	-	3	-
211	2-211	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	16	17	19	20	23	24	27	29	30	10	9	-	0.3	-	1	-	3	-
212	2-212	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	14	15	16	17	18	19	20	22	24	26	28	30	10	9	-	0.3	1	-	-	-	-
213	2-213	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	14	15	16	17	18	19	20	22	24	26	28	30	10	9	-	0.3	-	-	-	-	-
214	2-214	0.45x0.45x14.00 m	7	8	8	9	10	11	12	12	14	16	17	18	20	22	25	11	10	-	0.3	-	1	2	-	
215	2-215	0.45x0.45x14.00 m	6	7	7	8	9	11	13	13	15	17	18	19	21	23	26	10	9	-	0.3	2	-	-	4	-
216	2-216	0.45x0.45x14.00 m	7	8	9	10	11	12	13	14	16	17	19	20	21	23	25	12	10	-	+/-0.00	-	2	-	5	-
217	2-217	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	8	9	10	11	12	13	15	17	19	20	22	24	11	9	-	+/-0.00	5	-	-	1	-
218	2-218	0.45x0.45x14.00 m	7	8	8	9	10	11	12	13	14	15	16	18	19	21	25	13	11	-	0.3	1	2	-	-	-
219	2-219	0.45x0.45x14.00 m	6	7	8	8	9	10	12	13	14	17	18	19	20	23	25	10	9	-	0.3	2	-	-	4	-
220	2-220	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	9	10	11	12	13	14	15	17	19	20	22	24	12	10	-	0.3	-	1	3	-	-
221	2-221	0.45x0.45x14.00 m	6	7	8	8	9	11	13	13	15	17	18	19	21	23	25	10	8	-	0.3	3	-	-	5	-
222	2-222	0.45x0.45x14.00 m	8	8	9	9	10	10	12	12	13	14	16	18	22	24	14	12	-	0.3	-	-	-	5	-	
223	2-223	0.45x0.45x14.00 m	6	8	9	9	10	11	12	12	13	13	15	17	19	21	24	15	13	-	0.3	-	5	-	5	-
224	2-224	0.45x0.45x14.00 m	7	7	9	9	11	11	13	13	14	15	17	17	18	22	24	15	14	-	0.3	-	6	-	1	-
225	2-225	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	8	9	9	10	12	12	13	14	15	17	20	24	13.8	12	-	0.3	-	4	-	1	-

ตาราง ค.1 (ต่อ) บันทึกรายงานการตอกเสาเข็ม (อาคาร 2)

รายละเอียด		ระยะขยงกฤทธุ์มุงจากหัวเสาเข็ม		เสาเข็มขนาด 0.45x0.45 ใช้ 100 เซนติเมตร		เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ใช้ 60 เซนติเมตร																		
ประเภทเสาเข็ม		หน้าหนักของลูกตุ้มตอก		เสาเข็มขนาด 0.45x0.45 ใช้ 7.00 ตัน		เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ใช้ 7.50 ตัน																		
ตำแหน่ง	ขนาดความยาว	จำนวนครั้งที่ตอกคองฟูต										10 ครั้งสุดท้าย(ซม)			ระดับหัวเสาเข็ม			ระยะเยื้องศูนย์ (ซม.)						
ลำดับ	จุดตอก	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	1	2	3	หลังตอก(+/-ม.)	N	S	E	W
226	2-226	6	7	7	8	9	9	10	11	11	12	14	15	16	20	23	13	11	-	0.3	-	6	-	2
227	2-227	6	7	7	8	9	10	10	12	12	14	16	17	17	19	23	15	14	-	0.3	-	6	-	2
228	2-228	7	8	8	9	9	10	11	11	13	13	15	16	18	21	25	12	11	-	0.3	-	4	2	-
229	2-229	7	8	9	9	10	12	12	13	15	17	20	22	22	25	11.5	9.5	-	+/- 0.00	-	2	-	1	-
230	2-230	8	9	11	11	12	13	13	14	18	18	21	-	-	-	-	14	11	-	1.2	-	4	3	-
231	2-231	9	9	9	9	10	11	11	12	16	16	18	22	-	-	-	11.8	11.5	-	0.9	-	2	-	-
232	2-232	7	7	9	9	9	10	12	12	13	15	17	20	22	22	25	11.5	9.5	-	+/- 0.00	-	1	-	-
233	2-233	9	11	12	12	13	13	14	15	18	20	-	-	-	-	-	14	11	-	1.5	-	4	4	-
234	2-234	6	6	7	7	8	9	9	11	13	15	16	18	19	22	24	13	12	-	0.35	-	3	-	6
235	2-235	6	6	7	7	8	8	9	10	12	14	16	17	19	21	25	14	13	-	0.35	-	2	-	7
236	2-236	7	8	8	9	9	10	12	12	14	16	17	18	20	22	26	12	11	-	0.35	-	2	2	-
237	2-237	5	6	6	7	7	8	9	11	12	14	15	16	18	20	25	14.5	14	-	0.35	-	4	-	3
238	2-238	5	6	7	7	7	8	9	10	12	13	15	17	19	21	26	15	14	-	0.35	-	2	2	-
239	2-239	9	9	10	10	11	12	12	14	15	16	16	17	18	19	22	13	12	-	0.35	-	4	-	5
240	2-240	9	9	10	11	12	13	14	15	15	16	17	18	19	21	24	14	13	-	0.35	-	-	-	2
241	2-241	7	8	9	9	10	11	12	12	14	15	18	20	22	23	25	10	9	-	+/- 0.00	-	1	-	-
242	2-242	7	7	8	9	9	10	11	12	13	15	17	18	20	23	26	13	12	-	+/- 0.00	-	1	-	2
243	2-243	6	7	7	8	8	10	10	11	12	13	14	16	18	22	25	14	13	-	+/- 0.00	-	5	2	-
244	2-244	6	7	8	9	9	11	11	12	14	16	17	18	20	23	27	14	13	-	+/- 0.00	-	1	1	-
245	2-245	6	6	8	8	9	10	12	13	14	16	17	18	20	23	27	14	12	-	+/- 0.00	-	2	-	2
246	2-246	7	7	8	8	9	11	13	14	15	17	18	19	21	23	26	12	10	-	+/- 0.00	-	4	-	4
247	2-247	6	6	7	8	9	10	11	12	15	17	17	18	20	22	25	13	11	-	+/- 0.00	-	5	-	4
248	2-248	6	7	8	9	9	10	12	14	16	18	18	20	22	24	27	13	10.5	-	+/- 0.00	-	4	-	1
249	2-249	7	7	8	9	11	12	12	13	15	17	19	21	23	25	12	11	-	+/- 0.00	-	4	-	4	-
250	2-250	7	7	8	8	9	11	12	14	16	17	18	20	21	23	25	14	13	-	+/- 0.00	-	5	-	4

ตาราง ค. 1 (ต่อ) บันทึกรายงานการตอกเสาเข็ม (อาคาร 2)

ระยะยกลูกตุ้มสูงจากหัวเสาเข็ม															เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ไร่ 60 เซนติเมตร														
น้ำหนักของลูกตุ้มตอก															เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ไร่ 7.50 ตัน														
ประเภทเสาเข็ม															10 ครั้งสุดท้าย (cm)														
ลำดับ	จุดตอก	ขนาด ความยาว	จำนวนครั้งที่ตอกต่อฟุต										ระดับหัวเสาเข็ม					ระยะเยื้องศูนย์กลาง (ชม.)											
			1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	1	2	3	N	S	E	W					
251	2-251	0.45x0.45x14.00 m	7	8	8	9	10	11	13	14	15	17	17	18	20	22	25	15	14	-	+/-0.00	6	-	2	-				
252	2-252	0.45x0.45x14.00 m	7	8	8	9	9	10	12	14	15	17	19	20	22	24	27	14	12	-	+/-0.00	1	-	-	5				
253	2-253	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	8	9	10	11	12	13	15	17	18	21	23	25	15	14	-	+/-0.00	5	-	-	5				
254	2-254	0.45x0.45x14.00 m	7	7	7	8	9	11	11	12	14	15	17	19	21	22	24	16	15	14	+/-0.00	6	-	-	1				
255	2-255	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	8	9	10	11	13	14	15	16	18	20	22	25	14	13	-	+/-0.00	-	1	1	-				
256	2-256	0.45x0.45x14.00 m	8	9	9	10	12	13	14	16	17	17	18	19	21	23	26	13	12	-	+/-0.00	3	-	-	6				
257	2-257	0.45x0.45x14.00 m	7	8	9	10	11	12	13	14	16	17	18	19	20	23	25	13	12	-	+/-0.00	6	-	-	6				
258	2-258	0.45x0.45x14.00 m	6	6	7	7	8	9	10	12	13	14	15	16	18	20	24	15	14	-	+/-0.00	1	-	-	6				
259	2-259	0.45x0.45x14.00 m	6	7	8	8	9	11	12	13	14	15	16	17	18	20	23	13	12	-	+/-0.00	-	4	-	2				
260	2-260	0.45x0.45x14.00 m	6	6	7	8	9	10	12	13	13	14	15	16	18	21	24	12	11	-	+/-0.00	6	-	5	-				
261	2-261	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	9	9	10	12	12	14	16	17	18	19	20	25	13	12	-	+/-0.00	5	-	-	3				
262	2-262	0.45x0.45x14.00 m	6	6	7	7	8	9	10	11	13	15	16	17	19	21	25	14	13	-	+/-0.00	6	-	2	-				
263	2-263	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	9	9	10	12	13	14	15	16	17	18	21	25	13	12	-	+/-0.00	5	-	-	2				
264	2-264	0.45x0.45x14.00 m	6	6	7	8	9	10	10	12	13	14	16	16	17	20	25	15	14	-	+/-0.00	-	2	-	1				
265	2-265	0.45x0.45x14.00 m	6	7	7	8	8	9	11	12	13	14	15	16	18	20	25	15	14	-	+/-0.00	-	3	-	5				
266	2-266	0.45x0.45x14.00 m	5	6	6	7	8	8	9	10	12	13	14	16	17	20	25	13	12	-	+/-0.00	-	5	-	3				
267	2-267	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	14	15	17	19	21	23	25	27	29	30	32	8	7	-	0.3	-	3	3	-				
268	2-268	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	16	17	18	20	22	24	26	28	30	9	8	-	0.3	-	-	2	-				
269	2-269	0.45x0.45x14.00 m	14	15	15	17	19	21	23	24	25	26	27	28	30	31	32	9	8	-	0.3	-	-	-	3				
270	2-270	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	16	17	19	20	23	24	27	29	30	10	9	-	0.3	-	1	-	3				
271	2-271	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	17	19	21	22	24	26	28	30	33	9	8	-	0.3	-	-	-	1				
272	2-272	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	23	25	27	30	10	9	-	0.3	-	-	-	3				
273	2-273	0.45x0.45x14.00 m	14	15	15	17	19	21	23	24	25	26	27	28	30	31	32	9	8	-	0.3	-	-	-	3				
274	2-274	0.45x0.45x14.00 m	14	15	15	17	19	21	23	24	25	26	27	28	30	31	32	9	8	-	0.3	-	-	-	3				
275	2-275	0.45x0.45x14.00 m	13	13	14	15	17	19	21	22	23	24	25	27	28	30	32	10	9	-	0.3	-	1	-	-				

ตาราง ค. 1 (ต่อ) บันทึกปริมาณการตอกเสาเข็ม (อาคาร 2)

ระยะขุดกุ่มสูงจากหัวเสาเข็ม		เสาเข็มขนาด 0.45x0.45 ไร่ 100 เซนติเมตร										เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ไร่ 60 เซนติเมตร														
ประเภทเสาเข็ม		นำหนักของกุ่มตอก										เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ไร่ 7.50 คัด														
ตำแหน่ง	ขนาด ความยาว	จำนวนครั้งที่ตอกต่อจุด										ระดับหัวเสาเข็ม										ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)				
ลำดับ	จุดตอก	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	1	2	3	หลังตอก(+/-ม.)			N	S	E	W
276	2-276	0.45x0.45x14.00 m	13	13	14	15	17	19	21	22	23	24	25	27	28	30	32	10	9	-	0.3	1	-	-	-	
277	2-277	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	16	17	18	20	22	24	26	28	30	9	8	-	0.3	-	-	-	2	
278	2-278	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	16	17	19	20	23	24	27	29	30	10	9	-	0.3	-	1	-	3	
279	2-279	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	14	15	16	18	20	22	24	25	26	28	30	32	9	8	-	0.3	3	-	-	4	
280	2-280	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	16	17	18	20	22	24	26	28	30	9	8	-	0.3	-	-	2	-	
281	2-281	0.45x0.45x14.00 m	12	13	13	14	15	17	19	20	21	22	25	26	27	29	30	8	7.5	-	+/-0.00	-	5	-	4	
282	2-282	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	15	16	17	18	19	21	23	24	26	28	30	10	9	-	0.3	-	1	-	3	
283	2-283	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	14	15	16	17	18	19	20	22	24	26	28	30	10	9	-	0.3	-	-	-	-	
284	2-284	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	23	25	27	30	10	9	-	0.3	2	-	-	3	
285	2-285	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	15	16	17	18	19	20	21	22	24	26	29	31	10	9	-	0.3	-	-	-	3	
286	2-286	0.45x0.45x14.00 m	10	12	13	14	15	16	17	19	21	22	23	24	26	28	30	10	9	-	0.3	2	-	-	1	
287	2-287	0.45x0.45x14.00 m	14	15	15	17	19	21	23	24	25	26	27	28	30	31	32	9	8	-	0.3	-	-	-	3	
288	2-288	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	14	15	17	19	21	23	25	27	29	30	32	8	7	-	0.3	-	3	3	-	
289	2-289	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	14	15	16	17	18	19	20	22	24	26	28	30	10	9	-	0.3	1	-	-	-	
290	2-290	0.45x0.45x14.00 m	13	13	14	15	17	19	21	22	23	24	25	27	28	30	32	10	9	-	0.3	1	-	-	-	
291	2-291	0.45x0.45x14.00 m	13	14	15	16	17	19	21	23	25	26	28	29	31	32	33	9	8	-	0.3	-	1	3	-	
292	2-292	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	13	14	16	17	21	24	26	27	29	30	31	32	10	9	-	0.3	-	-	-	2	
293	2-293	0.45x0.45x14.00 m	14	15	15	17	19	21	23	24	25	26	27	28	30	31	32	9	8	-	0.3	-	-	-	3	
294	2-294	0.45x0.45x14.00 m	9	9	10	10	12	13	14	15	17	17	18	20	20	22	24	13	11.7	-	0.3	-	2	3	-	
295	2-295	0.45x0.45x14.00 m	7	7	8	8	10	12	12	13	15	16	16	16	18	21	24	11	10	-	0.3	2	-	3	-	
296	2-296	0.45x0.45x14.00 m	9	9	9	10	12	13	14	15	15	15	17	19	20	23	26	11.5	11	-	0.3	-	1	2	-	
297	2-297	0.45x0.45x14.00 m	8	8	8	9	11	12	12	13	15	17	18	19	22	24	13	12	-	0.3	-	2	-	3	-	
298	2-298	0.45x0.45x14.00 m	8	9	9	10	11	11	13	14	14	16	17	17	18	21	10.8	10	-	0.3	1	-	-	2	-	
299	2-299	0.45x0.45x14.00 m	10	10	11	11	12	14	14	15	18	20	21	20	21	23	13.5	13	-	0.3	3	-	-	-	2	
300	2-300	0.45x0.45x14.00 m	7	8	8	9	10	11	12	13	15	16	17	18	20	21	25	12	10	-	0.3	1	-	4	-	

ตาราง ก. 1 (ต่อ) บันทึกรายงานการตรวจเสาเข็ม (อาคาร 2)

ระยะขุดลึกคุ้มสูงจากหัวเสาเข็ม		เสาเข็มขนาด 0.45x0.45 ไร่ 100 เซนติเมตร										เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ไร่ 60 เซนติเมตร														
ประเภทเสาเข็ม		นำหนักของขุดคุ้มตอก										เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ไร่ 7.50 ตัน														
ตำแหน่ง	ขนาดความยาว	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	1	2	3	3	หลังตอก(+/-ม.)	ระยะเยื้องศูนย์ (ซม.)				
ลำดับ	จุดตอก	จำนวนครั้งที่ตอกต่อฟุต															ระดับหัวเสาเข็ม					N	S	E	W	
301	2-301	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	14	15	17	19	21	23	25	27	29	30	32	8	7	-	0.3	-	3	3	-	
302	2-302	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	13	14	15	16	18	21	23	24	26	28	31	10	9	-	0.3	-	3	1	-	
303	2-303	0.45x0.45x14.00 m	14	15	15	17	19	21	23	24	25	26	27	28	30	31	32	9	8	-	0.3	-	-	-	3	
304	2-304	0.45x0.45x14.00 m	10	12	13	14	15	16	17	21	22	24	25	26	27	29	31	10	8	-	0.3	3	-	-	4	
305	2-305	0.45x0.45x14.00 m	13	13	14	15	17	19	21	22	23	24	25	27	28	30	32	10	9	-	0.3	1	-	-	-	
306	2-306	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	14	15	16	17	18	19	20	22	24	26	28	30	10	9	-	0.3	-	-	-	-	
307	2-307	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	16	17	19	20	23	24	27	29	30	10	9	-	0.3	-	1	-	3	
308	2-308	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	15	16	17	18	19	20	21	22	24	26	29	31	10	9	-	0.3	-	-	-	3	
309	2-309	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	23	25	27	30	10	9	-	0.3	2	-	-	3	
310	2-310	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	14	15	16	18	20	22	24	25	26	28	30	32	9	8	-	0.3	3	-	-	4	
311	2-311	0.45x0.45x14.00 m	14	15	15	17	19	21	23	24	25	26	27	28	30	31	32	9	8	-	0.3	-	-	-	3	
312	2-312	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	14	15	17	19	21	23	25	27	29	30	32	8	7	-	0.3	-	3	3	-	
313	2-313	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	17	19	21	22	24	26	28	30	33	9	8	-	0.3	3	-	-	1	
314	2-314	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	21	23	24	26	28	30	10	9	-	0.3	-	1	-	3
315	2-315	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	14	15	16	17	19	20	22	25	27	29	31	11	8	-	0.3	-	3	-	-	
316	2-316	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	14	15	16	18	20	22	24	25	26	28	30	32	9	8	-	0.3	-	-	-	4	
317	2-317	0.45x0.45x14.00 m	10	12	13	14	15	16	17	21	22	24	25	26	27	29	31	10	8	-	0.3	3	-	-	4	
318	2-318	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	15	16	17	19	20	21	23	25	27	30	10	9	-	0.3	-	3	3	-	
319	2-319	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	13	14	15	16	18	21	23	24	26	28	31	10	9	-	0.3	-	3	1	-	
320	2-320	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	21	23	25	27	29	10	9	-	0.3	-	1	3	-	
321	2-321	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	13	14	16	17	18	19	21	23	25	27	30	10	9	-	0.3	-	1	2	-	
322	2-322	0.45x0.45x14.00 m	12	13	13	14	15	17	19	20	21	22	25	26	27	29	30	8	7.5	-	+/-0.00	-	5	-	4	
323	2-323	0.45x0.45x14.00 m	15	18	18	19	22	25	26	28	30	35	38	43	-	-	-	9.5	8	-	1.2	1	-	5	-	
324	2-324	0.30x0.30x14.00 m	9	10	13	13	14	16	17	19	21	23	25	30	36	-	-	10	9	-	0.3	-	-	-	-	
325	2-325	0.30x0.30x14.00 m	9	8	8	9	10	10	12	13	13	13	14	14	16	18	18	14	11.5	-	0.3	2	-	3	-	

ตาราง ค. 1 (ต่อ) บันทึกรายงานการตรวจเสาเข็ม (อาคาร 2)

ระยะขุดลูกตุ้มสูงจากหัวเสาเข็ม		เสาเข็มขนาด 0.45x0.45 ใช้ 100 เซนติเมตร										เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ใช้ 60 เซนติเมตร													
หน้าทับของลูกตุ้มตอก		เสาเข็มขนาด 0.45x0.45 ใช้ 7.00 ตัน										เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ใช้ 7.50 ตัน													
ตำแหน่ง	ประเภทเสาเข็ม	จำนวนครั้งที่ตอกต่อชุด										เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ใช้ 7.50 ตัน													
		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	1	2	3	หลังตอก(+/-ม.)	ระยะเยื้องศูนย์ (ซม.)				
ลำดับ	จุดตอก	ขนาด ความยาว															N	S	E	W					
326	2-326	0.30x0.30x14.00 m	6	8	10	12	12	13	13	13	13	14	14	15	15	16	19	18	-	0.3	-	4	2	-	
327	2-327	0.30x0.30x14.00 m	6	7	7	8	9	10	10	10	10	12	14	14	16	17	18	17	-	0.3	-	2	1	-	
328	2-328	0.30x0.30x14.00 m	9	10	13	14	16	17	19	21	23	25	30	36	-	-	10	9	-	0.3	-	-	-	-	
329	2-329	0.30x0.30x14.00 m	5	5	6	7	8	9	9	11	12	13	15	17	18	18	14	12	-	+/-0.00	4	-	3	-	
330	2-330	0.30x0.30x14.00 m	7	8	9	10	10	11	12	13	13	13	13	13	15	17	16	15	-	+/-0.00	3	-	2	-	
331	2-331	0.30x0.30x14.00 m	6	6	7	8	9	10	10	11	12	13	14	15	16	16	17	12	11	-	+/-0.00	4	-	-	4
332	2-332	0.30x0.30x14.00 m	6	6	7	7	8	8	9	10	11	13	15	17	17	18	18	14	13	-	+/-0.00	4	-	2	-
333	2-333	0.30x0.30x14.00 m	7	7	8	10	10	11	11	13	14	14	14	15	15	16	17	12	11	-	+/-0.00	2	-	1	-

ตาราง ค. 2 (ต่อ) บันทึกรายงานการตอกเสาเข็ม (อาคาร 3)

ตำแหน่ง ลำดับ		ประเภทเสาเข็ม ขนาด ความยาว		ระยะยกลูกตุ้มสูงจากหัวเสาเข็ม										ระยะยกลูกตุ้มสูงจากหัวเสาเข็ม										ระดับหัวเสาเข็ม		ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)	
				หน้าหนักของลูกตุ้มตอก					จำนวนครั้งที่ตอกต่อชุด					10 ครั้งสุดท้าย (cm)					หลังตอก(+/-ม.)								
		เสเข็มขนาด 0.45x0.45					เสเข็มขนาด 0.45x0.45					เสเข็มขนาด 0.30x0.30					เสเข็มขนาด 0.30x0.30										
		ใช้ 100 เซนติเมตร					ใช้ 7.00 ตัน					ใช้ 60 เซนติเมตร					ใช้ 7.50 ตัน										
		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	1	2	3	หลังตอก(+/-ม.)		N	S	E	W		
27	3-027	0.45x0.45x14.00 m	13	14	16	18	20	23	25	28	29	31	32	34	35	37	40	9	8	-	0.3	3	-	-	1		
28	3-028	0.45x0.45x14.00 m	13	15	16	18	19	20	25	28	29	30	31	32	35	37	9	8	-	0.3	-	1	-	-	-		
29	3-029	0.45x0.45x14.00 m	14	15	16	18	20	23	25	27	27	28	28	29	30	32	35	9	9	-	0.3	-	-	2	-		
30	3-030	0.45x0.45x14.00 m	14	14	15	16	18	19	22	24	25	26	28	34	37	40	-	8	7	-	0.6	-	1	-	2		
31	3-031	0.45x0.45x14.00 m	15	16	17	19	21	23	24	26	27	29	32	35	37	40	-	8	7	-	0.6	4	-	-	1		
32	3-032	0.45x0.45x14.00 m	14	14	15	17	19	20	22	25	27	29	30	33	34	37	40	9	8	-	0.3	2	-	2	-		
33	3-033	0.45x0.45x14.00 m	13	14	16	19	22	25	28	30	35	37	38	42	-	-	-	7	6	-	1.2	-	2	-	3		
34	3-034	0.45x0.45x14.00 m	14	14	15	16	17	19	22	25	28	31	33	35	-	-	-	7	6	-	1.2	-	-	-	1		
35	3-035	0.45x0.45x14.00 m	11	12	12	13	14	15	17	18	19	21	23	25	28	30	32	10	9	-	0.3	4	-	-	-		
36	3-036	0.45x0.45x14.00 m	14	15	16	19	19	20	23	26	30	32	38	45	-	-	-	7	5.3	-	1.2	-	4	6	-		
37	3-037	0.45x0.45x14.00 m	19	20	21	22	24	26	28	30	33	34	35	-	-	-	8	7	-	0.9	2	-	-	-			
38	3-038	0.45x0.45x14.00 m	15	17	19	20	24	26	26	30	35	42	-	-	-	-	7	7	-	0.9	-	-	2	-			
39	3-039	0.45x0.45x14.00 m	13	14	14	15	16	17	17	19	22	24	24	27	29	30	32	9	9	-	1.2	-	-	3	-		
40	3-040	0.45x0.45x14.00 m	13	14	15	15	16	19	21	25	28	31	32	35	-	-	-	7	7	-	1.2	1	-	-	1		
41	3-041	0.45x0.45x14.00 m	9	12	14	15	17	18	20	21	24	27	29	29	31	32	33	13	11	-	+/-0.30	-	1	7	-		
42	3-042	0.45x0.45x14.00 m	8	8	12	16	17	18	20	21	24	27	29	29	30	31	32	14	12	-	+/-0.30	-	7	-	1		
43	3-043	0.45x0.45x14.00 m	8	9	11	13	16	18	19	22	25	25	27	29	30	31	32	13.5	12.7	-	+/-0.30	-	3	-	2		
44	3-044	0.45x0.45x14.00 m	10	10	13	13	17	17	21	23	26	29	29	30	30	32	35	12.5	10	-	+/-0.30	-	2	-	3		
45	3-045	0.45x0.45x14.00 m	8	8	10	11	12	13	16	18	19	20	24	29	30	31	35	12	10	-	+/-0.30	1	-	1	-		
46	3-046	0.45x0.45x14.00 m	9	11	12	14	16	16	19	19	20	26	28	29	29	30	34	12	11	-	+/-0.30	-	1	1	-		
47	3-047	0.45x0.45x14.00 m	8	8	12	14	17	20	22	24	26	26	28	28	32	34	11.5	11.5	-	+/-0.30	-	2	-	3			
48	3-048	0.45x0.45x14.00 m	8	8	11	15	16	17	19	24	28	28	28	29	30	32	34	12	10	-	+/-0.30	-	6	1	-		
49	3-049	0.45x0.45x14.00 m	13	13	16	18	18	20	24	27	29	30	32	32	35	-	-	11	10	-	0.9	-	1	-	2		
50	3-050	0.45x0.45x14.00 m	12	12	15	15	17	18	21	21	24	27	30	33	34	-	-	11	10	-	0.9	3	-	2	-		
51	3-051	0.45x0.45x14.00 m	5	6	7	8	8	9	10	10	12	13	15	17	18	23	25	12	11	-	+/-0.00	-	0.02	-	0.03		
52	3-052	0.45x0.45x14.00 m	12	14	15	18	18	18	22	26	29	31	31	31	33	-	-	12	10.5	-	0.9	1	-	1	-		

ตาราง ค. 2 (ต่อ) บันทึกรายงานการทดสอบเสาเข็ม (อาคาร 3)

ตำแหน่ง ลำดับ	จุดตอก	ขนาด ความยาว	ระยะปลูกด้านบนจากหัวเสาเข็ม		เสาเข็มขนาด 0.45x0.45		เสาเข็มขนาด 0.30x0.30		เสาเข็มขนาด 0.30x0.30		เสาเข็มขนาด 0.30x0.30		เสาเข็มขนาด 0.30x0.30		ระยะยิงของศูนย์ (ซม.)										
			นำหนักของลูกตุ้มตอก	นำหนักของลูกตุ้มตอก	จำนวนครั้งที่ตอกต่อฟุต	จำนวนครั้งที่ตอกต่อฟุต	10 ครั้งสุดท้าย (ซม.)	ระดับหัวเสาเข็ม	ระดับหัวเสาเข็ม	ระดับหัวเสาเข็ม	ระดับหัวเสาเข็ม	N	S	E	W										
77	3-077	0.45x0.45x14.00 m	10	10	12	14	16	18	20	22	25	29	30	31	31	32	13	12.5	-	0.3	1	-	1	-	
78	3-078	0.45x0.45x14.00 m	7	9	10	12	14	16	16	17	24	26	29	30	31	13	11.5	-	0.3	1	-	2	-		
99	3-099	0.45x0.45x14.00 m	8	9	10	10	11	12	13	15	16	16	18	21	24	26	28	11	8	-	+/-0.00	1	-	1	-
100	3-100	0.45x0.45x14.00 m	15	15	17	18	19	22	23	25	26	27	29	32	34	37	40	9	8	-	0.3	-	5	-	
101	3-101	0.45x0.45x14.00 m	8	9	10	10	11	12	13	15	16	16	18	21	24	26	28	10	9	-	+/-0.00	2	-	1	-
102	3-102	0.45x0.45x14.00 m	11	11	12	13	14	14	18	20	22	25	28	28	31	32	33	13	11.5	-	0.3	-	2	-	
103	3-103	0.45x0.45x14.00 m	10	10	13	14	14	16	17	19	21	22	27	29	30	31	33	13	12	-	0.3	2	-	2	-
104	3-104	0.45x0.45x14.00 m	8	8	11	11	14	14	16	17	19	22	25	28	29	31	33	13	12.5	-	0.3	3	-	3	-
105	3-105	0.45x0.45x14.00 m	8	8	10	11	15	17	17	20	23	28	29	29	31	32	13	12	-	0.3	-	3	-	2	-
106	3-106	0.45x0.45x14.00 m	8	8	10	12	13	17	19	19	22	25	28	29	31	32	13	12	-	0.3	-	1	-	2	-
107	3-107	0.45x0.45x14.00 m	7	7	9	11	14	16	16	19	21	25	27	28	30	31	13	12.5	-	0.3	-	2	-	1	-
108	3-108	0.45x0.45x14.00 m	9	9	10	10	12	13	16	17	20	24	26	29	30	30	32	13	12	-	0.3	-	4	-	
109	3-109	0.45x0.45x14.00 m	16	18	20	20	22	23	25	27	28	30	35	-	-	-	8	7	-	1.5	-	-	-	1	-
110	3-110	0.45x0.45x14.00 m	16	18	18	20	21	22	24	26	26	28	30	31	33	-	-	9	8	-	0.9	-	-	-	-
111	3-111	0.45x0.45x14.00 m	15	18	18	20	22	22	25	28	28	29	31	33	-	-	10	9	-	1.2	-	-	2	-	
112	3-112	0.45x0.45x14.00 m	11	14	28	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	8	-	-	0.3	-	2	-	2	-
113	3-113	0.45x0.45x14.00 m	12	14	26	27	29	31	33	-	-	-	-	-	-	8	7.5	-	0.3	-	-	-	1	-	
114	3-114	0.45x0.45x14.00 m	17	18	20	20	22	22	24	26	30	30	33	-	-	8	7	-	1.2	-	1	-	2	-	
115	3-115	0.45x0.45x14.00 m	5	5	8	8	11	11	11	13	13	13	14	15	18	20	24	16	14	-	0.3	-	-	-	-
116	3-116	0.45x0.45x14.00 m	5	8	8	9	10	10	10	12	12	13	14	15	19	21	24	16	14	-	0.3	-	2	-	
117	3-117	0.45x0.45x14.00 m	8	8	9	10	11	10	10	12	12	15	15	19	19	20	24	15	15	-	0.3	-	-	-	-
118	3-118	0.45x0.45x14.00 m	5	7	7	9	10	10	11	11	11	13	13	18	19	21	23	18	16	-	0.3	-	1	-	
119	3-119	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	14	15	17	19	20	22	23	25	27	29	32	35	8	7	-	0.3	-	1	-	
120	3-120	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	12	14	15	16	17	18	20	23	26	28	30	32	9	8	-	0.3	-	13	-	
121	3-121	0.45x0.45x14.00 m	9	10	10	12	14	15	16	17	18	20	23	25	27	30	33	9	8	-	0.3	-	1	-	
122	3-122	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	16	17	19	21	23	25	27	29	30	33	8	7	-	0.3	-	3	-	

ตาราง ค. 2 (ต่อ) บันทึกปริมาณงานการตอกเสาเข็ม (อาคาร 3)

ตำแหน่ง ลำดับ	จุดตอก	ประเภทเสาเข็ม	ระยะปลูกที่รับแรงจากหัวเสาเข็ม										ใช้ 100 เซนติเมตร เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ใช้ 60 เซนติเมตร										ใช้ 7.00 ตัน เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ใช้ 7.50 ตัน									
			หน้าหนักของลูกตุ้มตอก		เสาเข็มขนาด 0.45x0.45		เสาเข็มขนาด 0.45x0.45		จำนวนครั้งที่ตอกต่อฟุต		10 ครั้งสุดท้าย(cm)		ระยะหัวเสาเข็ม		หลังตอก(+/-m.)		ระยะเอียงศูนย์ (ซม.)		10 ครั้งสุดท้าย(cm)		ระยะหัวเสาเข็ม		หลังตอก(+/-m.)		ระยะเอียงศูนย์ (ซม.)							
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	1	2	3	หลังตอก(+/-m.)	N	S	E	W										
ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว	ขนาดความยาว							
3-123	3-123	3-123	3-123	3-123	3-123	3-123	3-123	3-123	3-123	3-123	3-123	3-123	3-123	3-123	3-123	3-123	3-123	3-123	3-123	3-123	3-123	3-123	3-123	3-123	3-123							
0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m	0.45x0.45x14.00 m							
9	10	11	12	14	16	18	19	20	22	23	25	28	30	32	8	7	-	0.3	-	-	-	-	-	-	-							
9	10	11	12	13	15	17	18	20	21	23	25	28	30	35	9	8	-	0.3	-	-	-	-	-	-	-							
10	11	13	14	15	17	19	20	22	23	25	27	29	32	34	8	7	-	0.3	-	-	-	-	-	-	-							
9	10	11	12	14	15	16	17	18	20	23	25	28	30	33	9	8	-	0.3	1	-	-	-	-	-	-							
10	10	12	12	15	15	18	19	25	24	25	26	26	29	-	10	9	-	0.3	-	-	-	-	-	-	-							
8	8	10	10	12	12	15	19	20	24	27	29	30	30	32	13.5	12	-	0.3	1	-	-	-	-	-	-							
10	11	12	13	14	16	17	19	20	21	22	24	25	29	33	9	8	-	0.3	2	-	-	-	-	-	-							
11	13	16	19	20	20	22	22	26	28	29	32	-	-	-	10	9	-	0.3	-	-	-	-	-	-	-							
10	10	12	12	15	15	18	19	25	24	25	26	26	29	-	10	9	-	0.3	-	-	-	-	-	-	-							
7	9	11	11	13	15	18	18	19	25	28	29	31	32	33	12.5	11.5	-	0.3	-	-	-	-	-	-	-							
8	8	10	10	12	12	15	19	20	24	27	29	30	30	32	13.5	12	-	0.3	3	-	-	-	-	-	-							
10	10	13	15	15	17	19	21	23	25	29	29	29	31	31	13	12	-	0.3	-	-	-	-	-	-	-							
10	12	12	14	16	19	19	20	24	27	27	29	30	30	32	12.8	11.5	-	0.3	1	-	-	-	-	-	-							
9	11	14	16	17	19	22	26	29	29	30	30	31	32	35	12	11	-	0.3	1	-	-	-	-	-	-							
9	9	12	12	15	18	18	22	25	28	29	30	30	32	32	13.5	11.5	-	0.3	-	-	-	-	-	-	-							
7	8	10	11	11	14	17	17	20	24	28	29	29	30	31	13.5	12.5	-	0.3	4	-	-	-	-	-	-							
11	10	13	13	15	15	15	18	18	25	26	26	28	30	-	9	8	-	0.3	1	-	-	-	-	-	-							
10	12	12	14	14	14	14	16	19	24	29	32	35	-	-	8	7	-	0.3	2	-	-	-	-	-	-							
11	13	16	19	20	20	22	22	26	28	28	29	32	-	-	10	9	-	0.3	-	-	-	-	-	-	-							
7	7	9	10	12	16	17	17	18	18	20	20	24	24	26	12	11	-	0.3	2	-	-	-	-	-	-							
11	14	14	14	16	16	16	19	19	22	22	24	24	26	29	11	10	-	0.3	-	-	-	-	-	-	-							
10	10	12	12	15	15	18	19	25	24	25	26	26	29	-	10	9	-	0.3	-	-	-	-	-	-	-							
5	6	6	8	11	10	13	13	15	15	15	18	19	21	24	16	15	-	0.3	-	-	-	-	-	-	-							
6	6	8	8	10	10	12	12	14	14	14	16	19	20	24	16	15	-	0.3	-	-	-	-	-	-	-							
6	6	8	10	10	10	12	12	14	14	14	16	19	20	24	16	15	-	0.3	-	-	-	-	-	-	-							
6	6	8	10	10	10	12	12	14	14	14	16	19	20	25	16	15	-	0.3	1	-	-	-	-	-	-							
6	6	8	10	11	12	12	12	12	12	12	14	16	20	23	18	16	-	0.3	1	-	-	-	-	-	-							

ตาราง ก. 2 (ต่อ) บันทึกรายงานการตอกเสาเข็ม (อาคาร 3)

ตำแหน่ง ลำดับ		จุดตอก	ระยะปลูกที่สูงจากหัวเสาเข็ม		ระยะปลูกที่ตอกเสาเข็ม										ระยะห่างของเสาเข็ม		ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)									
			ขนาด	ความยาว	จำนวนครั้งที่ตอกเสาเข็ม										ระดับหัวเสาเข็ม		ระดับเบี่ยงศูนย์ (ซม.)									
					1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	1	2	3	หลังตอก(+/-)ม.		ระยะเบี่ยงศูนย์ (ซม.)	
			ใช้ 100 เซนติเมตร				เสาชิมขนาด 0.45x0.45												เสาชิมขนาด 0.30x0.30		ใช้ 60 เซนติเมตร					
			ใช้ 7.00 ตัน				เสาชิมขนาด 0.45x0.45												เสาชิมขนาด 0.30x0.30		ใช้ 7.50 ตัน					
			หน้าทับของลูกตุ้มตอก																							
149	3-149	0.45x0.45x14.00 m	11	12	13	14	16	17	18	20	22	23	23	23	25	28	30	33	33	9	8	-	0.3	-	3	3
150	3-150	0.45x0.45x14.00 m	10	11	12	13	14	16	17	19	21	22	23	24	25	27	30	34	34	8	7	-	0.3	-	-	3
151	3-151	0.45x0.45x14.00 m	11	12	14	15	16	17	19	21	23	24	25	26	28	31	34	34	35	7	6	-	0.3	-	1	5
152	3-152	0.45x0.45x14.00 m	10	12	14	15	16	19	20	22	24	26	28	30	33	34	35	35	35	8	7	-	0.3	-	3	7
153	3-153	0.45x0.45x14.00 m	11	13	15	16	17	18	20	22	24	26	28	30	33	35	35	35	35	8	7	-	0.6	-	7	8
154	3-154	0.45x0.45x14.00 m	11	13	15	16	18	19	20	22	25	27	28	31	33	34	35	35	35	8	7	-	0.3	-	-	7
155	3-155	0.45x0.45x14.00 m	11	12	14	15	16	17	18	20	21	23	25	27	29	32	35	35	35	7	6	-	0.3	-	2	3
156	3-156	0.45x0.45x14.00 m	10	11	13	16	18	18	19	20	22	26	27	29	29	30	34	34	34	14	12	-	0.3	-	1	2
157	3-157	0.45x0.45x14.00 m	10	13	13	15	17	19	22	26	27	28	29	29	30	32	35	35	35	11.5	10	-	0.3	-	-	5
158	3-158	0.45x0.45x14.00 m	11	13	15	15	17	19	20	24	28	28	29	29	30	31	32	32	32	14.5	12.5	-	0.3	-	2	5
159	3-159	0.45x0.45x14.00 m	11	14	14	16	17	18	19	23	27	28	28	29	30	31	34	34	34	14.5	12	-	0.3	-	1	2
160	3-160	0.45x0.45x14.00 m	10	10	12	14	16	17	19	19	20	24	27	29	30	32	34	34	34	13	11	-	0.3	-	-	2
161	3-161	0.45x0.45x14.00 m	11	13	13	15	17	18	20	22	25	27	27	29	30	32	34	34	34	14.5	12	-	0.3	-	1	3
162	3-162	0.45x0.45x14.00 m	10	10	14	15	16	19	22	25	27	28	29	30	31	31	34	34	34	13.5	12.8	-	0.3	-	1	3
163	3-163	0.45x0.45x14.00 m	9	9	10	12	14	17	17	19	20	22	27	29	29	30	32	33	33	13.5	12	-	+/-0.30	-	4	2
164	3-164	0.45x0.45x14.00 m	9	9	12	14	16	18	19	20	24	24	28	29	29	31	34	34	34	13	12	-	+/-0.30	-	3	2
165	3-165	0.45x0.45x14.00 m	9	9	10	11	14	15	17	19	19	24	26	29	30	31	34	34	34	13.5	13	-	+/-0.30	-	4	1
166	3-166	0.45x0.45x14.00 m	8	8	10	11	14	15	17	19	19	24	26	29	30	31	34	34	34	12.5	12	-	+/-0.30	-	3	2
167	3-167	0.45x0.45x14.00 m	8	8	11	12	14	16	17	18	21	26	27	29	29	31	34	34	34	14	12	-	0.3	-	2	1
168	3-168	0.45x0.45x14.00 m	9	10	12	12	12	17	19	19	20	24	26	28	31	32	33	33	33	13.5	12	-	0.3	-	2	2
169	3-169	0.45x0.45x14.00 m	9	9	10	11	14	16	19	19	19	23	28	29	29	30	33	33	33	13	11	-	0.3	-	3	1
170	3-170	0.45x0.45x14.00 m	9	9	12	14	16	17	19	19	20	25	28	29	29	30	31	31	31	13	12	-	0.3	-	2	3
171	3-171	0.45x0.45x14.00 m	5	7	8	10	12	14	14	16	16	18	18	20	20	25	25	25	25	14	13	-	0.3	-	-	2
172	3-172	0.45x0.45x14.00 m	8	8	13	13	13	14	15	16	16	18	18	22	22	29	29	29	29	10	9	-	0.3	-	1	1
173	3-173	0.45x0.45x14.00 m	8	8	8	10	12	13	13	16	16	16	16	18	18	21	21	21	21	24	15	14	-	0.3	-	1
174	3-174	0.45x0.45x14.00 m	7	8	10	10	10	10	12	13	13	15	15	18	18	20	21	21	21	26	14	13	-	0.3	-	-

ตาราง ด.2 (ต่อ) บันทึกการขานการตอกเสาเข็ม (อาคาร 3)

รายละเอียดการขุดเจาะเสาเข็ม		เสาเข็มขนาด 0.45x0.45										เสาเข็มขนาด 0.30x0.30										เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ใช้ 60 เซนติเมตร				
ระยะปลูกค้ำสูงจากหัวเสาเข็ม		เสาเข็มขนาด 0.45x0.45										เสาเข็มขนาด 0.30x0.30										เสาเข็มขนาด 0.30x0.30 ใช้ 7.50 ตัน				
น้ำหนักของลูกค้ำตอก		น้ำหนักของลูกค้ำตอก										น้ำหนักของลูกค้ำตอก										น้ำหนักของลูกค้ำตอก				
ตำแหน่ง	ประเภทเสาเข็ม	จำนวนครั้งที่ตอกค้ำตอก																				ระยะยิงศูนย์ (ซม.)				
ลำดับ	จุดตอก	ขนาด	ความยาว	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	1	2	3	หลังตอก(+/-ม.)	N	S	E	W
175	3-175	0.45x0.45x14.00 m	6	6	9	10	10	12	14	14	16	18	18	20	22	22	26	14	13	-	0.3	1	-	1	-	
176	3-176	0.45x0.45x14.00 m	6	8	8	10	10	13	13	13	15	17	17	19	20	22	25	15	14	-	0.3	-	2	-	1	
177	3-177	0.45x0.45x14.00 m	6	7	7	8	10	12	13	15	15	17	17	19	20	21	23	14	14	-	0.3	-	4	-	1.5	
178	3-178	0.45x0.45x14.00 m	5	5	7	7	9	11	13	13	15	17	18	20	20	20	18	15	15	-	0.3	22	-	2	-	
179	3-179	0.45x0.45x14.00 m	5	5	5	8	10	10	10	12	14	16	16	19	20	21	26	15	14	-	0.3	-	2	-	3	
180	3-180	0.45x0.45x14.00 m	10	11	13	15	16	18	20	22	24	25	26	28	30	31	34	12	11	-	0.3	5	2	10	-	
181	3-181	0.45x0.45x14.00 m	8	10	11	13	15	17	19	21	22	24	26	28	30	31	33	10	9	-	0.3	-	8	8	-	
182	3-182	0.45x0.45x14.00 m	11	12	14	15	17	19	21	22	24	26	28	30	31	33	35	10	8	-	0.3	-	8	10	-	
183	3-183	0.45x0.45x14.00 m	9	11	13	14	16	18	19	20	23	23	24	26	28	30	34	9	8	-	0.3	8	-	7	-	
184	3-184	0.45x0.45x14.00 m	8	9	11	13	15	17	18	20	22	24	27	31	33	34	34	8	10	-	0.3	2	-	10	-	
185	3-185	0.45x0.45x14.00 m	10	10	13	16	18	19	19	19	22	24	27	27	29	30	34	13.5	11.5	-	0.3	2	-	2	-	
186	3-186	0.45x0.45x14.00 m	11	12	14	16	17	17	18	19	20	25	28	28	29	30	33	14	12	-	0.3	1	-	2	-	
187	3-187	0.45x0.45x14.00 m	10	12	13	15	17	19	19	22	24	27	27	27	29	31	35	12.5	12	-	0.3	-	2	-	2	
188	3-188	0.45x0.45x14.00 m	10	10	14	16	17	18	19	21	23	26	29	30	30	31	34	13	11	-	0.3	3	-	1	-	
189	3-189	0.45x0.45x14.00 m	11	11	13	15	17	19	19	22	24	25	27	29	30	32	14.5	12.5	-	0.3	5	-	1	-	-	
190	3-190	0.45x0.45x14.00 m	9	10	11	13	13	17	19	19	23	24	27	29	30	31	33	13	11	-	0.3	3	-	4	-	
191	3-191	0.45x0.45x14.00 m	8	8	9	11	13	14	18	18	18	21	25	28	30	30	32	13.5	12	-	0.3	-	1	-	3	
192	3-192	0.45x0.45x14.00 m	5	5	4	7	7	7	8	9	10	11	13	14	18	19	24	12.5	11	-	+/-0.00	-	0.02	-	0.03	
193	3-193	0.45x0.45x14.00 m	10	10	12	12	16	18	18	18	26	29	29	29	30	31	33	13.5	12	-	0.3	2	-	3	-	
194	3-194	0.45x0.45x14.00 m	8	8	9	12	14	16	17	19	25	28	28	29	31	32	34	12	11	-	0.3	-	2	-	5	
195	3-195	0.45x0.45x14.00 m	6	6	8	8	11	12	14	14	16	19	19	19	20	21	25	15	13	-	0.3	-	2.5	-	2	
196	3-196	0.45x0.45x14.00 m	5	7	8	10	11	13	15	14	14	15	18	18	19	22	24	16	15	-	0.3	-	-	1	-	
197	3-197	0.45x0.45x14.00 m	5	5	7	10	11	11	13	16	18	18	19	20	21	28	13	12	-	0.3	1.5	-	2	-	-	
198	3-198	0.45x0.45x14.00 m	6	6	8	10	10	10	12	14	16	16	18	19	20	21	25	16	14	-	0.3	2	-	2	-	
199	3-199	0.45x0.45x14.00 m	5	7	8	10	10	12	12	14	16	19	19	20	21	26	15	14	-	0.3	1	-	1	-	-	
200	3-200	0.45x0.45x14.00 m	11	11	13	15	17	18	18	22	25	27	27	28	30	31	35	13	12	-	0.3	-	1	-	2	

ตาราง ค.3 (ต่อ) บันทึกรายงานการทดสอบเสาเข็ม (อาคาร 4)

		ระยะยกลูกตุ้มสูงจากหัวเสาเข็ม เสาเข็มขนาด 0.45x0.45 ใช้ 80 เซนติเมตร																							
		น้ำหนักของลูกตุ้มตอก เสาเข็มขนาด 0.45x0.45 ใช้ 5.6 ตัน																							
ตำแหน่ง	จุดตอก	ประเภทเสาเข็ม	จำนวนครั้งที่ตอกต่อชุด															ระดับหัวเสาเข็ม				ระยะเยื้องศูนย์กลาง (ซม.)			
			1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	1	2	3	หัดตอก(+/-ม.)	N	S	E	W
ลำดับ		ขนาดความยาว	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	1	2	3	หัดตอก(+/-ม.)	N	S	E	W
51	A/26	0.45x0.45x16.00 m	37	37	41	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	7.5	-	-	-15.13	0.04	-	0.02	-
52	B/26	0.45x0.45x16.00 m	31	35	34	40	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	8	-	-	-15.37	0.03	-	0.04	-
53	A/27	0.45x0.45x16.00 m	34	37	40	47	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	7.5	-	-	-15.66	-	0.06	-	0.13
54	B/27	0.45x0.45x16.00 m	32	33	38	39	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	7	-	-	-15.25	0.04	-	-	0.02
55	A/28	0.45x0.45x16.00 m	25	32	34	37	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	7	-	-	-15.33	-	0.04	-	0.19
56	B/28	0.45x0.45x16.00 m	24	28	32	33	37	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	7.5	-	-	-15.42	-	-	-	0.05
57	A/29	0.45x0.45x16.00 m	24	30	36	34	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	7.5	-	-	-15.43	-	0.03	-	0.11
58	B/29	0.45x0.45x16.00 m	32	36	34	39	41	41	45	50	-	-	-	-	-	-	-	6	-	-	-16.45	0.02	-	0.04	-
59	A/30	0.45x0.45x16.00 m	28	32	36	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	8	-	-	-14.92	0.02	-	-	0.14
60	B/30	0.45x0.45x16.00 m	33	38	33	35	35	42	48	-	-	-	-	-	-	-	-	5	-	-	-16.35	-	0.04	0.05	-
61	A/31	0.45x0.45x16.00 m	26	33	31	35	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	8	-	-	-15.3	-	0.14	-	0.1
62	B/31	0.45x0.45x16.00 m	34	37	40	46	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	5	-	-	-15.42	0.02	-	0.01	-
63	A/32	0.45x0.45x16.00 m	24	26	35	40	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	8	-	-	-15.43	0.02	-	-	0.21
64	B/32	0.45x0.45x16.00 m	31	36	39	42	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	7	-	-	-14.9	0.01	-	0.05	-
65	A/33	0.45x0.45x16.00 m	35	39	40	45	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	3	-	-	-15.21	0.02	-	-	0.01
66	B/33	0.45x0.45x16.00 m	24	28	32	33	37	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	7.5	-	-	-14.53	0.04	-	-	0.02



ภาคผนวก ง.

วิธีใช้ Program Excel ในการคำนวณสูตรเสาเข็มตอก

ตัวอย่างการคำนวณโดย Excel

1. Hiley's Formula

คำนวณค่าระยะที่กำหนดจากสูตร Hiley's Formula		$Q_u = \frac{Whez}{S + \frac{C}{2}}$	
คำนวณหาระยะที่เสาเข็มรวม (S) เมื่อตอก 10 ครั้งสุดท้าย			
พิมพ์ข้อมูลต่าง ๆ ลงในช่องที่เป็นเส้นประ			
		FS. =	2.5
ค่าคงที่ของเสาเข็ม (z) ของรูปทรงรี	S=0.45x0.45		
ต้องการความต้านทานน้ำหนักเสาเข็ม (Qa)	=	100	ตัน
กำลังรับน้ำหนักบรรทุกสูงสุดของเสาเข็ม (Qu)	=	250	ตัน
ความยาวเสาเข็ม (L)	=	1400	เซนติเมตร
น้ำหนักลูกตุ้ม (W)	=	7	ตัน
พื้นที่หน้าตัดเสาเข็ม (A)	=	2025	ตารางเซนติเมตร
ระยะยกลูกตุ้มสูงจากหัวเสาเข็ม (h)	=	128	เซนติเมตร
ประสิทธิภาพการไขลูกตุ้ม (z)	=	0.85	
ความหนาของไม้รองหัวเสาเข็ม (L ₂)	=	0.1	เมตร
หน่วยน้ำหนักของเสาเข็ม	=	486	กิโลกรัม/เมตร
น้ำหนักเสาเข็ม (P)	=	6.804	ตัน
Efficiency Factor (e)	=	0.53791	
สัมประสิทธิ์การถ่ายน้ำหนักจากตุ้มตอกไปยังเสาเข็มโดยผ่านที่รองรับ (r)	=	0.25	
สัมประสิทธิ์การสูญเสียพลังงาน (C)	=	1.71111	เซนติเมตร
คำนวณหาระยะที่เสาเข็มรวม (S) เมื่อตอก 10 ครั้งสุดท้าย	=	0.7831	เซนติเมตร
ความตอกครั้งที่ 30 วนกลับของไม้ตอก	=	38.308	ครั้ง

รูปที่ 1. การคำนวณหาค่าระยะกำหนดจากสูตร Hiley's Formula

คำนวณหาค่าความต้านทานน้ำหนักสูงสุดของเสาเข็ม (Qu) เมื่อตอก 10 ครั้งสุดท้าย		FS.=	2.5
พิมพ์ข้อมูลต่าง ๆ ลงในกรอบสีแดง			
ขนาดของเสาเข็ม (ขนาดของเสาเข็ม)	S-0.45x0.45		
ระยะที่เสาเข็มจม (S) เมื่อตอก 10 ครั้งสุดท้าย	=	0.78312	เซนติเมตร
ความยาวเสาเข็ม (L)	=	1400	เซนติเมตร
น้ำหนักลูกตุ้ม (W)	=	7	ตัน
พื้นที่หน้าตัดเสาเข็ม (A)	=	2025	ตารางเซนติเมตร
ระยะยกลูกตุ้มสูงจากหัวเสาเข็ม (h)	=	128	เซนติเมตร
ประสิทธิภาพการไขลูกตุ้ม (z)	=	0.85	
ความหนาของไม้รองหัวเสาเข็ม (L ₂)	=	0.1	เมตร
หน่วยน้ำหนักของเสาเข็ม	=	486	กิโลกรัม/เมตร
น้ำหนักเสาเข็ม (P)	=	6.804	ตัน
Efficiency Factor (e)	=	0.53791	
สัมประสิทธิ์การถ่ายน้ำหนักจากตุ้มตอกไปยังเสาเข็มโดยผ่านที่รองรับ (r)	=	0.25	
สัมประสิทธิ์การสูญเสียพลังงาน (C)	=	0.00684	x Qu
ปริมาณผลรวมความต้านทานปลายเข็ม (ของเสาเข็ม) (Q _u)	=	250	ตัน
ปริมาณผลรวมความต้านทานปลายเสาเข็ม (Q _u)	=	100	ตัน

รูปที่ ง. 2 คำนวณหาค่า Q_u จากสูตร Hiley's Formula

ตัวอย่างการกรอกค่า Z (Equipment Loss Factor)

100	ใช้	ค่า z ;	
0.85	สำหรับ	drop hammer	z= 0.75
0.1	สำหรับ	single-acting hammer	z =0.85
486	สำหรับ	Double-acting hammer	z =0.75
6.804	สำหรับ	Diesel hammer	z= 1.00

รูปที่ ง. 3 ค่าอธิบายการกรอกค่า Z สูตร Hiley's Formula

2. Danish's Formula

ส่วนวงแหวนระยะที่เสาชემ (S) เมื่อดอก 10 ครั้งสุดท้าย		FS, =	2.5
ต้องการความต้านทานน้ำหนักเสาชემ (Qa)	=	100	ตัน
กำลังรับน้ำหนักบรรทุกสูงสุดของเสาชემ (Qu)	=	250	ตัน
น้ำหนักลูกคัม (W)	=	7	ตัน
ระยะยกลูกคัมสูงจากหัวเสาชემ (h)	=	128	เซนติเมตร
ความยาวเสาชემ (L)	=	1400	เซนติเมตร
พื้นที่หน้าตัดเสาชემ (A)	=	2025	ตารางเซนติเมตร
ค่าโมดูลัส ความยืดหยุ่น (E)	=	2000	ตัน/ตารางเซนติเมตร
สัมประสิทธิ์การสูญเสียพลังงาน (c)	=	0.36281	
ประสิทธิภาพการตอกเข็ม (e)	=	0.85	
คำนวณระยะที่คงที่ (S) เมื่อดอก 10 ครั้งสุดท้าย	=	2.684	เซนติเมตร
คิดอยู่กับที่ 30 ซม. สุดท้าย เองไม่ต่ำกว่า	=	11.78	ซม

รูปที่ ง. 4 การคำนวณหาค่าระยะกำหนดจากสูตร Danish's Formula

คำนวณหาค่าความต้านทานน้ำหนักสูงสุดของเสาเข็ม (Q_u) เมื่อตอก 10 ครั้งสุดท้าย
พิมพ์ข้อมูลต่าง ๆ ลงในกรอบสีแดง

		FS.=	2.5
ขนาดเสาเข็ม (ขนาดหน้าตัด x ขนาดความยาว)	S-0.45x0.45	ขนาดน้ำหนักตอกครั้งสุดท้าย	
ระยะที่เสาเข็มจม (S) เมื่อตอก 10 ครั้งสุดท้าย	=	2.68359	เซนติเมตร
ความยาวเสาเข็ม (L)	=	1400	เซนติเมตร
น้ำหนักลูกตุ้ม (W)	=	7	ตัน
พื้นที่หน้าตัดเสาเข็ม (A)	=	2025	ตารางเซนติเมตร
ระยะยกลูกตุ้มสูงจากหัวเสาเข็ม (h)	=	128	เซนติเมตร
พิกัดยึดเป็นตัน/ซม. ² (E)	=	2000	ตัน/ตารางเซนติเมตร
สัมประสิทธิ์การสูญเสียพลังงาน (c)	=	0.36281	
ประสิทธิภาพการใช้ลูกตุ้ม (e)	=	0.85	
ค่าเฉลี่ยค่าความต้านทานน้ำหนักตอกของเสาเข็ม (Q _u)	=	250	ตัน
ค่าเฉลี่ยค่าความต้านทานน้ำหนักตอกของเสาเข็ม (Q _u)	=	100	ตัน

รูปที่ ง. 5 คำนวณหาค่า Q_u จากสูตร Danish's Formula

ตัวอย่างการกรอกค่า e (Efficiency factor)

0.07221	ค่า e ;	
0.75	สำหรับ drop hammer	e = 0.75
	สำหรับ single-acting hammer	e = 0.85
	สำหรับ Double-acting hammer	e = 0.75
	สำหรับ Diesel hammer	e = 1.00
0.9553		
31.405		

รูปที่ ง. 6 คำอธิบายการกรอกค่า e สูตร Danish's Formula

3. Janbu's Formula

สูตรการคำนวณค่าระยะกำหนดจากสูตร Janbu's Formula

Janbu's Formula

คำนวณหาระยะที่เสาร่วม (S) เมื่อตก 10 ครั้งสุดท้าย

พิมพ์ข้อมูลต่าง ๆ ลงในช่องที่เป็นเส้นประ

12

ขนาดเสาเข็มของเสาเข็ม

ต้องการความต้านทานน้ำหนักเสาเข็ม (Qa)	=	100	ตัน	F.S. = 2.5
กำลังรับน้ำหนักบรรทุกสูงสุดของเสาเข็ม (Qu)	=	250	ตัน	
ความยาวเสาเข็ม (L)	=	1400	เซนติเมตร	
น้ำหนักลูกตุ้ม (W)	=	7	ตัน	
น้ำหนักเสาเข็ม (P)	=	6.804	ตัน	
หน่วยน้ำหนักของเสาเข็ม	=	186	กิโลกรัม / เมตร	
พื้นที่หน้าตัดเสาเข็ม (A)	=	1022	ตารางเซนติเมตร	
ระยะยกลูกตุ้มสูงจากหัวเสาเข็ม (h)	=	128	เซนติเมตร	
ค่าโมดูลัส ความยืดหยุ่น (E)	=	2000	ตัน / ตารางเซนติเมตร	
Cd	=	0.8958		
คำนวณหาระยะที่เสาร่วม (S) เมื่อตก 10 ครั้งสุดท้าย	=	15957237	เซนติเมตร	
คิดดอกเบี้ยที่ 30 ซม. สุดท้ายของไม้ค้ำ	=	1532773	ครั้ง	

รูปที่ ง. 7 การคำนวณหาค่าระยะกำหนดจากสูตร Janbu's Formula

คำนวณหาค่าความต้านทานน้ำหนักสูงสุดของเสาเข็ม (Q _u) เมื่อตอก 10 ครั้งสุดท้าย		
พิมพ์ข้อมูลต่าง ๆ ลงในช่องที่เป็นเส้นประ	12	F.S. = 2.5
ขนาดหรือขนาดเข็มตอก (mm)	S-0.45x0.45	
ระยะที่เสาเข็มจม (S) เมื่อตอก 10 ครั้งสุดท้าย	= 1.95723665	เซนติเมตร
ความยาวเสาเข็ม (L)	= 1400	เซนติเมตร
น้ำหนักลูกตุ้ม (W)	= 7	ตัน
หน่วยน้ำหนักของเสาเข็ม	= 486	กิโลกรัม/เมตร
น้ำหนักเสาเข็ม (P)	= 6.804	ตัน
พื้นที่หน้าตัดเสาเข็ม (A)	= 2025	ตารางเซนติเมตร
ระยะยกลูกตุ้มสูงจากหัวเสาเข็ม (h)	= 128	เซนติเมตร
ค่าโมดูลัส ความยืดหยุ่น (E)	= 2000	ตัน / ตารางเซนติเมตร
λ (Ld)	= 0.08085267	
C _d	= 0.8958	
K _u	= 1.831153	
คำนวณค่าความต้านทานน้ำหนักสูงสุดของเสาเข็ม (Q _{ub})	= 250	ตัน
คำนวณค่าความต้านทานน้ำหนักเสาเข็ม (Q _{sa})	= 100	ตัน

รูปที่ ง. 8 คำนวณหาค่า Q_u จากสูตร Janbu's Formula

3. Load Bearing Capacity

คำนวณหาค่าความต้านทานน้ำหนักสูงสุดของเสาเข็ม (Q _u) เมื่อตอก 10 ครั้งสุดท้าย		
พิมพ์ข้อมูลต่าง ๆ ลงในช่องที่เป็นเส้นประ		FS. = 2.5
ขนาดหรือขนาดเข็มตอก (mm)	S-0.45x0.45	
ต้องการความต้านทานน้ำหนักเสาเข็ม (Q _a)	= 100	ตัน
กำลังรับน้ำหนักบรรทุกสูงสุดของเสาเข็ม (Q _u)	= 250	ตัน
ความยาวเสาเข็ม (L)	= 1400	เซนติเมตร
น้ำหนักลูกตุ้ม (W)	= 7	ตัน
พื้นที่หน้าตัดเสาเข็ม (A)	= 2025	ตารางเซนติเมตร
ระยะยกลูกตุ้มสูงจากหัวเสาเข็ม (h)	= 128	เซนติเมตร
ประสิทธิภาพการใช้ลูกตุ้ม (e)	= 0.85	
พิกัดยึดเป็นตัน/ซม. ² (E)	= 2000	ตัน/ตารางเซนติเมตร
กำลังงานจากการตอกที่หัวเสาเข็ม (a)	= 761.6	
พลังงานที่สูญเสียไปในตัวเสาเข็ม (b)	= 0.0003	
คำนวณค่าระยะที่เสาเข็มจม (S) เมื่อตอก 10 ครั้งสุดท้าย	= 2.684	เซนติเมตร
ค่าตอกนับที่ 30 ซม. สุดท้าย ต้องไม่ต่ำกว่า	= 11.18	ครั้ง

รูปที่ ง. 9 การคำนวณหาค่าระยะกำหนดจากสูตร Load Bearing Capacity

คำนวณหาค่าความต้านทานน้ำหนักสูงสุดของเสาเข็ม (Q_u) เมื่อตอก 10 ครั้งสุดท้าย		
พิมพ์ข้อมูลต่าง ๆ ลงในกรอบสีแดง	FS.=	2.5
เลือกขนาดเสาเข็ม (S-0.45x0.45)		
ระยะที่เสาเข็มจม (S) เมื่อตอก 10 ครั้งสุดท้าย	=	2.6836 เซนติเมตร
ความยาวเสาเข็ม (L)	=	1400 เซนติเมตร
น้ำหนักลูกตุ้ม (W)	=	7 ตัน
พื้นที่หน้าตัดเสาเข็ม (A)	=	2025 ตารางเซนติเมตร
ระยะยกลูกตุ้มสูงจากหัวเสาเข็ม (h)	=	128 เซนติเมตร
ประสิทธิภาพการใช้ลูกตุ้ม (e)	=	0.85
ค่าโมดูลัส ความยืดหยุ่น (E)	=	2000 ตัน/ตารางเซนติเมตร
กำลังงานจากการตอกที่หัวเสาเข็ม (a)	=	761.6
พลังงานที่สูญเสียไปในตัวเสาเข็ม (b)	=	0.0003
คำนวณค่าความต้านทานน้ำหนักสูงสุดของเสาเข็ม (Q_{ult})	=	250 ตัน
คำนวณค่าความต้านทานน้ำหนักปลอดภัย (Q_{all})	=	100 ตัน

รูปที่ ง. 10 คำนวณหา Q_u จากสูตร Load Bearing Capacity

ตัวอย่างการกรอกค่า e (Efficiency factor)

0.75	ค่า e ; สำหรับ drop hammer e= 0.75 สำหรับ single-acting hammer e =0.85 สำหรับ Double-acting hammer e =0.75 สำหรับ Diesel hammer e= 1.00
------	---

รูปที่ ง. 11 ค่าอธิบายการกรอกค่า e สูตร Load Bearing Capacity

ตัวอย่างการกรอกค่า C

=	100	ตัน
=	250	ตัน
=	7	ตัน
=	128	ตัน
=	0.9	ค่า C = 0.9 สำหรับคัมดกกระทบ

รูปที่ ง. 14 คำอธิบายการกรอกค่า C สูตร Engineering New Formula

5. การเปรียบเทียบสูตรเสาเข็มตอก

จากสูตรการคำนวณเสาเข็มตอก ทั้ง 4 วิธี ให้ค่า F.S เท่ากับ 2.5 และ Q_u เท่ากับ 100 ตัน

ค่าระยะจมในการตอก 10 ครั้งสุดท้าย (S) ที่ได้จากการคำนวณทั้ง 4 วิธี มีค่าดังนี้

สมการ Hiley's	S = 0.783	เซนติเมตร
สมการ Janbu's	S = 1.957	เซนติเมตร
สมการ Load Bearing Capacity	S = 2.684	เซนติเมตร
สมการ Engineering New Formula	S = 1.298	เซนติเมตร

จะพบว่าจากสูตรของ Hiley's จะให้ค่าการทรุดตัวน้อยที่สุด และจากสูตรของ สมการ Load Bearing Capacity จะให้ค่าการทรุดตัวมากที่สุด

ภาคผนวก จ.

ข้อมูลค่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกประลัย – ระยะการจมในการตอก 10 ครั้งสุดท้าย

จำนวน 646 ต้น (รวม 3 อาคาร)



ตารางที่ จ. 1 ค่าค่ารับน้ำหนักบรรทุกทุกประลัย (อาคารห้องปฏิบัติการทางการแพทย์)

No.	Size (m)	Weight (ton)	Height (m)	n	s	W ₁	W ₂	W ₃	W ₄
1	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	29	9	402.944	219.711	487.431	201.392
2	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	7	497.137	234.427	582.941	220.190
3	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	14	270.075	189.908	345.792	163.369
4	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	8	445.509	226.831	530.925	210.506
5	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
6	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	7	497.137	234.427	582.941	220.190
7	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
8	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506
9	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506
10	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506
11	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
12	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
13	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
14	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
15	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	7	497.137	234.427	582.941	220.190
16	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
17	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	7	497.137	234.427	582.941	220.190
18	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	7	497.137	234.427	582.941	220.190
19	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506
20	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	7	497.137	234.427	582.941	220.190
21	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	9	402.944	219.711	487.431	201.392
22	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	7	497.137	234.427	582.941	220.190
23	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
24	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
25	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
26	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
27	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506
28	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506
29	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	7	497.137	234.427	582.941	220.190
30	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506
31	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
32	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506
33	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
34	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	8	445.509	226.831	530.925	210.506
35	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	9	402.944	219.711	487.431	201.392
36	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	10	367.384	213.025	450.523	192.819
37	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	15	253.094	184.892	326.800	157.077
38	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	23	13	289.412	195.204	367.128	170.062
39	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	12	311.608	200.803	391.271	177.182
40	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	12	311.608	200.803	391.271	177.182
41	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	23	10	367.384	213.025	450.523	192.819
42	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	9	402.944	219.711	487.431	201.392
43	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	14	270.075	189.908	345.792	163.369
44	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	10	367.384	213.025	450.523	192.819
50	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	14	270.075	189.908	345.792	163.369
51	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	13.5	279.420	192.519	356.141	166.664
52	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	27	11	337.315	206.734	418.812	184.758
53	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	9.5	384.393	216.316	468.251	197.040
54	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	13.5	279.420	192.519	356.141	166.664
55	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	12	311.608	200.803	391.271	177.182
56	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	8	445.509	226.831	530.925	210.506
57	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	12	311.608	200.803	391.271	177.182
58	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	12	311.608	200.803	391.271	177.182
59	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	13	289.412	195.204	367.128	170.062
60	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	27	11	337.315	206.734	418.812	184.758
61	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	8	445.509	226.831	530.925	210.506
62	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	10	367.384	213.025	450.523	192.819
63	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	13	289.412	195.204	367.128	170.062
64	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	14	270.075	189.908	345.792	163.369
65	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	27	12	311.608	200.803	391.271	177.182
66	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	12	311.608	200.803	391.271	177.182
67	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	15	253.094	184.892	326.800	157.077
68	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	13	289.412	195.204	367.128	170.062
69	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	14	270.075	189.908	345.792	163.369
70	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	15	253.094	184.892	326.800	157.077
71	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	13	289.412	195.204	367.128	170.062
72	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	12	311.608	200.803	391.271	177.182
73	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	13	289.412	195.204	367.128	170.062
74	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	13	289.412	195.204	367.128	170.062
75	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	14	270.075	189.908	345.792	163.369

ตารางที่ จ. 1 (ต่อ) ค่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกทุกประลัย (อาคารห้องปฏิบัติการทางการแพทย์)

No.	Size (m)	Weight (ton)	Hlgh (m)	n	s	ขนาด	น้ำหนัก	ความสูง	จำนวน	ค่ารับ
76	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	11	337.315	206.734	418.812	184.758	
77	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	12	311.608	200.803	391.271	177.182	
78	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	27	11	337.315	206.734	418.812	184.758	
79	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	14	270.075	189.908	345.792	163.369	
80	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	11	337.315	206.734	418.812	184.758	
81	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	27	11	337.315	206.734	418.812	184.758	
82	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	15	253.094	184.892	326.800	157.077	
83	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	16	238.072	180.134	309.785	151.161	
84	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	11	337.315	206.734	418.812	184.758	
85	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	15	253.094	184.892	326.800	157.077	
86	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	27	15	253.094	184.892	326.800	157.077	
87	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	11	337.315	206.734	418.812	184.758	
88	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	14.5	261.317	187.366	336.028	160.175	
89	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	14	270.075	189.908	345.792	163.369	
90	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	13	289.412	195.204	367.128	170.062	
91	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	14	270.075	189.908	345.792	163.369	
92	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	13	289.412	195.204	367.128	170.062	
93	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	14	270.075	189.908	345.792	163.369	
94	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	12	311.608	200.803	391.271	177.182	
95	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	14	270.075	189.908	345.792	163.369	
96	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	27	12	311.608	200.803	391.271	177.182	
97	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	11	337.315	206.734	418.812	184.758	
98	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	10	367.384	213.025	450.523	192.819	
99	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	13	289.412	195.204	367.128	170.062	
100	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	11	337.315	206.734	418.812	184.758	
101	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	23	11	337.315	206.734	418.812	184.758	
102	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	13	289.412	195.204	367.128	170.062	
103	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	23	14	270.075	189.908	345.792	163.369	
104	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	10	367.384	213.025	450.523	192.819	
105	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	12	311.608	200.803	391.271	177.182	
106	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	12	311.608	200.803	391.271	177.182	
107	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	27	9	402.944	219.711	487.431	201.392	
108	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	12	311.608	200.803	391.271	177.182	
109	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	11	337.315	206.734	418.812	184.758	
110	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	14	270.075	189.908	345.792	163.369	
111	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	11	337.315	206.734	418.812	184.758	
112	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	8	445.509	226.831	530.925	210.506	
113	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392	
114	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506	
115	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392	
116	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392	
117	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506	
118	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392	
119	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392	
120	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392	
121	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392	
122	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	9	402.944	219.711	487.431	201.392	
123	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506	
124	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	8	445.509	226.831	530.925	210.506	
125	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392	
126	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	8	445.509	226.831	530.925	210.506	
127	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506	
128	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	9	402.944	219.711	487.431	201.392	
129	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	9	402.944	219.711	487.431	201.392	
130	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	8	445.509	226.831	530.925	210.506	
131	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	29	8	445.509	226.831	530.925	210.506	
132	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392	
133	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	10	367.384	213.025	450.523	192.819	
134	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	11	337.315	206.734	418.812	184.758	
135	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392	
136	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392	
137	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	9	402.944	219.711	487.431	201.392	
138	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392	
139	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506	
140	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	10	367.384	213.025	450.523	192.819	
141	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	8	445.509	226.831	530.925	210.506	
142	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392	
143	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392	
144	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	27	10	367.384	213.025	450.523	192.819	
145	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	10	367.384	213.025	450.523	192.819	

ตารางที่ จ. 1 (ต่อ) ค่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกทุกประลัย (อาคารห้องปฏิบัติการทางการแพทย์)

No.	Size (m)	Weight (ton)	Hlgh (m)	n	s	1	2	3	4
146	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	10	367.384	213.025	450.523	192.819
147	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	29	10	367.384	213.025	450.523	192.819
148	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	10	367.384	213.025	450.523	192.819
149	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506
150	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506
151	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	8	445.509	226.831	530.925	210.506
152	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	7	497.137	234.427	582.941	220.190
153	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
154	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	27	10	367.384	213.025	450.523	192.819
155	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	13	289.412	195.204	367.128	170.062
156	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	12	311.608	200.803	391.271	177.182
157	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	12	311.608	200.803	391.271	177.182
158	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	23	15	253.094	184.892	326.800	157.077
159	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	13.5	279.420	192.519	356.141	166.664
160	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	10	367.384	213.025	450.523	192.819
161	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	12	311.608	200.803	391.271	177.182
162	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	9	402.944	219.711	487.431	201.392
163	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	27	13	289.412	195.204	367.128	170.062
164	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	14	270.075	189.908	345.792	163.369
165	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	23	14	270.075	189.908	345.792	163.369
166	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	12.5	300.116	197.964	378.815	173.567
167	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	23	10	367.384	213.025	450.523	192.819
168	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	22	10	367.384	213.025	450.523	192.819
169	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	23	11	337.315	206.734	418.812	184.758
170	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	14	270.075	189.908	345.792	163.369
171	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	21	12	311.608	200.803	391.271	177.182
172	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	21	12	311.608	200.803	391.271	177.182
173	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	11	337.315	206.734	418.812	184.758
174	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	29	9	402.944	219.711	487.431	201.392
175	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506
176	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506
177	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	29	9	402.944	219.711	487.431	201.392
178	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	7	497.137	234.427	582.941	220.190
179	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
180	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	8	445.509	226.831	530.925	210.506
181	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506
182	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
183	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
184	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	10	367.384	213.025	450.523	192.819
185	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	10	367.384	213.025	450.523	192.819
186	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	9	402.944	219.711	487.431	201.392
187	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
188	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	8	445.509	226.831	530.925	210.506
189	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	7.5	470.035	230.567	555.718	215.275
190	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	29	9	402.944	219.711	487.431	201.392
191	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
192	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	8	445.509	226.831	530.925	210.506
193	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
194	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	9	402.944	219.711	487.431	201.392
195	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
196	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	8	445.509	226.831	530.925	210.506
197	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
198	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	8	445.509	226.831	530.925	210.506
199	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
200	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
201	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
202	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	8	445.509	226.831	530.925	210.506
203	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	9	402.944	219.711	487.431	201.392
204	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
205	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	9	402.944	219.711	487.431	201.392
206	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	8	445.509	226.831	530.925	210.506
207	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
208	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	8	445.509	226.831	530.925	210.506
209	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
210	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
211	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
212	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
213	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
214	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	10	367.384	213.025	450.523	192.819
215	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	9	402.944	219.711	487.431	201.392

ตารางที่ ๑. 1 (ต่อ) ค่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกทุกประลัย (อาคารห้องปฏิบัติการทางการแพทย์)

No.	Size (m)	Weight (ton)	Hlght (m)	n	s	ค่ารับน้ำหนัก	ค่ารับน้ำหนัก	ค่ารับน้ำหนัก	ค่ารับน้ำหนัก
216	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	10	367.384	213.025	450.523	192.819
217	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	9	402.944	219.711	487.431	201.392
218	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	11	337.315	206.734	418.812	184.758
219	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	9	402.944	219.711	487.431	201.392
220	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	10	367.384	213.025	450.523	192.819
221	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	8	445.509	226.831	530.925	210.506
222	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	12	311.608	200.803	391.271	177.182
223	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	13	289.412	195.204	367.128	170.062
224	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	14	270.075	189.908	345.792	163.369
225	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	12	311.608	200.803	391.271	177.182
226	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	23	11	337.315	206.734	418.812	184.758
227	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	23	14	270.075	189.908	345.792	163.369
228	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	11	337.315	206.734	418.812	184.758
229	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	9.5	384.393	216.316	468.251	197.040
230	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	21	11	337.315	206.734	418.812	184.758
231	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	22	11.5	323.975	203.725	404.573	180.911
232	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	9.5	384.393	216.316	468.251	197.040
233	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	20	11	337.315	206.734	418.812	184.758
234	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	12	311.608	200.803	391.271	177.182
235	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	13	289.412	195.204	367.128	170.062
236	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	11	337.315	206.734	418.812	184.758
237	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	14	270.075	189.908	345.792	163.369
238	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	14	270.075	189.908	345.792	163.369
239	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	22	12	311.608	200.803	391.271	177.182
240	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	13	289.412	195.204	367.128	170.062
241	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	9	402.944	219.711	487.431	201.392
242	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	12	311.608	200.803	391.271	177.182
243	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	13	289.412	195.204	367.128	170.062
244	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	27	13	289.412	195.204	367.128	170.062
245	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	27	12	311.608	200.803	391.271	177.182
246	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	10	367.384	213.025	450.523	192.819
247	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	11	337.315	206.734	418.812	184.758
248	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	27	10.5	351.741	209.832	434.089	188.726
249	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	11	337.315	206.734	418.812	184.758
250	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	13	289.412	195.204	367.128	170.062
251	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	14	270.075	189.908	345.792	163.369
252	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	27	12	311.608	200.803	391.271	177.182
253	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	14	270.075	189.908	345.792	163.369
254	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	15	253.094	184.892	326.800	157.077
255	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	13	289.412	195.204	367.128	170.062
256	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	12	311.608	200.803	391.271	177.182
257	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	12	311.608	200.803	391.271	177.182
258	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	14	270.075	189.908	345.792	163.369
259	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	23	12	311.608	200.803	391.271	177.182
260	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	11	337.315	206.734	418.812	184.758
261	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	12	311.608	200.803	391.271	177.182
262	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	13	289.412	195.204	367.128	170.062
263	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	12	311.608	200.803	391.271	177.182
264	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	11	337.315	206.734	418.812	184.758
265	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	14	270.075	189.908	345.792	163.369
266	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	12	311.608	200.803	391.271	177.182
267	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	7	497.137	234.427	582.941	220.190
268	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506
269	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	8	445.509	226.831	530.925	210.506
270	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
271	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	8	445.509	226.831	530.925	210.506
272	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
273	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	8	445.509	226.831	530.925	210.506
274	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	8	445.509	226.831	530.925	210.506
275	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	9	402.944	219.711	487.431	201.392
276	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	9	402.944	219.711	487.431	201.392
277	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506
278	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
279	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	8	445.509	226.831	530.925	210.506
280	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506
281	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	7.5	470.035	230.567	555.718	215.275
282	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
283	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
284	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
285	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	9	402.944	219.711	487.431	201.392

ตารางที่ อ. 1 (ต่อ) ค่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกประลัย (อาคารห้องปฏิบัติการทางการแพทย์)

No.	Size (m)	Weight (ton)	High (m)	n	s	W ₁	W ₂	W ₃	W ₄
286	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
287	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	8	445.509	226.831	530.925	210.506
288	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	7	497.137	234.427	582.941	220.190
289	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
290	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	9	402.944	219.711	487.431	201.392
291	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	8	445.509	226.831	530.925	210.506
292	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	9	402.944	219.711	487.431	201.392
293	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	8	445.509	226.831	530.925	210.506
294	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	11.7	318.917	202.546	399.145	179.406
295	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	10	367.384	213.025	450.523	192.819
296	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	11	337.315	206.734	418.812	184.758
297	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	12	311.608	200.803	391.271	177.182
298	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	21	10	367.384	213.025	450.523	192.819
299	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	23	13	289.412	195.204	367.128	170.062
300	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	10	367.384	213.025	450.523	192.819
301	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	7	497.137	234.427	582.941	220.190
302	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	9	402.944	219.711	487.431	201.392
303	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	8	445.509	226.831	530.925	210.506
304	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	8	445.509	226.831	530.925	210.506
305	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	9	402.944	219.711	487.431	201.392
306	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
307	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
308	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	9	402.944	219.711	487.431	201.392
309	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
310	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	8	445.509	226.831	530.925	210.506
311	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	8	445.509	226.831	530.925	210.506
312	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	7	497.137	234.427	582.941	220.190
313	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	8	445.509	226.831	530.925	210.506
314	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
315	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	8	445.509	226.831	530.925	210.506
316	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	8	445.509	226.831	530.925	210.506
317	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	8	445.509	226.831	530.925	210.506
318	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	39	9	402.944	219.711	487.431	201.392
319	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	9	402.944	219.711	487.431	201.392
320	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	29	9	402.944	219.711	487.431	201.392
321	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	9	402.944	219.711	487.431	201.392
322	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	7.5	470.035	230.567	555.718	215.275
323	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	43	8	445.509	226.831	530.925	210.506
324	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	16	9	477.031	241.241	574.503	217.452
325	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	9	421.973	216.975	490.025	207.257
326	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	16	16	498.077	250.832	645.003	265.057
327	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	12	12	477.031	241.241	574.503	217.452
328	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	14	11	477.031	241.241	574.503	217.452
329	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	16	11	477.031	241.241	574.503	217.452
330	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	16	15	477.031	241.241	574.503	217.452
331	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	11	477.031	241.241	574.503	217.452
332	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	11	477.031	241.241	574.503	217.452
333	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	11	477.031	241.241	574.503	217.452
334	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	11	477.031	241.241	574.503	217.452
335	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	11	477.031	241.241	574.503	217.452
336	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	11	477.031	241.241	574.503	217.452
337	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	11	477.031	241.241	574.503	217.452
338	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	11	477.031	241.241	574.503	217.452
339	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	11	477.031	241.241	574.503	217.452
340	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	11	477.031	241.241	574.503	217.452
341	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	11	477.031	241.241	574.503	217.452
342	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	11	477.031	241.241	574.503	217.452
343	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	11	477.031	241.241	574.503	217.452
344	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	11	477.031	241.241	574.503	217.452
345	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	11	477.031	241.241	574.503	217.452
346	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	11	477.031	241.241	574.503	217.452
347	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	11	477.031	241.241	574.503	217.452
348	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	11	477.031	241.241	574.503	217.452
349	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	11	477.031	241.241	574.503	217.452
350	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	11	477.031	241.241	574.503	217.452

ตารางที่ จ. 2 ค่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกประลัย (อาคารที่จอดรถ)

No.	Size (m)	Weight (ton)	Hlgh (m)	n	s	W ₁	W ₂	W ₃	W ₄
1	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	40	6	560.642	242.550	646.257	230.468
2	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	37	7	497.137	234.427	582.941	220.190
3	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	9	402.944	219.711	487.431	201.392
4	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	9	402.944	219.711	487.431	201.392
5	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	9	402.944	219.711	487.431	201.392
6	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	9	402.944	219.711	487.431	201.392
7	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	9	402.944	219.711	487.431	201.392
8	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	9	402.944	219.711	487.431	201.392
9	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	8	445.509	226.831	530.925	210.506
10	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	10.5	351.741	209.832	434.089	188.726
11	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	10.5	351.741	209.832	434.089	188.726
12	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	36	9.5	384.393	216.316	468.251	197.040
13	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	12	311.608	200.803	391.271	177.182
14	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	11	337.315	206.734	418.812	184.758
15	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	8	445.509	226.831	530.925	210.506
16	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	9.5	384.393	216.316	468.251	197.040
17	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	10	367.384	213.025	450.523	192.819
18	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	10	367.384	213.025	450.523	192.819
19	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	10	367.384	213.025	450.523	192.819
20	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	9.5	384.393	216.316	468.251	197.040
21	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	9	402.944	219.711	487.431	201.392
22	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	10.5	351.741	209.832	434.089	188.726
23	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	10	367.384	213.025	450.523	192.819
24	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	10.5	351.741	209.832	434.089	188.726
25	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	5.8	575.086	244.243	660.608	232.597
26	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	9	402.944	219.711	487.431	201.392
27	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	40	8	445.509	226.831	530.925	210.506
28	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	37	8	445.509	226.831	530.925	210.506
29	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	9	402.944	219.711	487.431	201.392
30	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	40	7	497.137	234.427	582.941	220.190
31	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	40	7	497.137	234.427	582.941	220.190
32	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	40	8	445.509	226.831	530.925	210.506
33	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	42	6	560.642	242.550	646.257	230.468
34	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	6	560.642	242.550	646.257	230.468
35	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	9	402.944	219.711	487.431	201.392
36	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	45	5.3	614.178	248.580	699.436	238.030
37	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	7	497.137	234.427	582.941	220.190
38	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	42	7	497.137	234.427	582.941	220.190
39	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	9	402.944	219.711	487.431	201.392
40	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	7	497.137	234.427	582.941	220.190
41	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	11	337.315	206.734	418.812	184.758
42	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	12	311.608	200.803	391.271	177.182
43	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	12.7	295.744	196.850	374.052	172.152
44	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	10	367.384	213.025	450.523	192.819
45	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	10	367.384	213.025	450.523	192.819
46	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	11	337.315	206.734	418.812	184.758
47	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	11.5	323.975	203.725	404.573	180.911
48	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	10	367.384	213.025	450.523	192.819
49	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	10	367.384	213.025	450.523	192.819
50	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	10	367.384	213.025	450.523	192.819
51	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	11	337.315	206.734	418.812	184.758
52	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	10.5	351.741	209.832	434.089	188.726
53	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	11.5	323.975	203.725	404.573	180.911
54	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	10	367.384	213.025	450.523	192.819
55	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	10	367.384	213.025	450.523	192.819
56	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	10	367.384	213.025	450.523	192.819
57	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	12	311.608	200.803	391.271	177.182
58	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	10	367.384	213.025	450.523	192.819
59	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	9	402.944	219.711	487.431	201.392
60	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	40	7	497.137	234.427	582.941	220.190
61	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	8	445.509	226.831	530.925	210.506
62	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	40	7	497.137	234.427	582.941	220.190
63	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	40	7	497.137	234.427	582.941	220.190
64	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	37	7	497.137	234.427	582.941	220.190
65	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	9	402.944	219.711	487.431	201.392
66	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	9	402.944	219.711	487.431	201.392
67	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	9	402.944	219.711	487.431	201.392
68	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	8	445.509	226.831	530.925	210.506

ตารางที่ จ. 2 (ต่อ) ค่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกประลัย (อาคารที่จอดรถ)

No.	Size (m)	Weight (ton)	Hlght (m)	n	s	W ₁	W ₂	W ₃	W ₄
68	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	42	6	560.642	242.550	646.257	230.468
69	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	9	402.944	219.711	487.431	201.392
70	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	10	367.384	213.025	450.523	192.819
71	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	11					
71'	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	42	7	497.137	234.427	582.941	220.190
72	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	11.5	323.975	203.725	404.573	180.911
73	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	12	311.608	200.803	391.271	177.182
74	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	11	337.315	206.734	418.812	184.758
75	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	11	337.315	206.734	418.812	184.758
76	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	11.5	323.975	203.725	404.573	180.911
77	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	12.5	300.116	197.964	378.815	173.567
78	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	11.5	323.975	203.725	404.573	180.911
79	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	8	445.509	226.831	530.925	210.506
80	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	8	445.509	226.831	530.925	210.506
81	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	8	445.509	226.831	530.925	210.506
82	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	9	402.944	219.711	487.431	201.392
83	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	36	7	497.137	234.427	582.941	220.190
84	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	38	7	497.137	234.427	582.941	220.190
85	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	15	253.094	184.892	326.800	157.077
86	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	15	253.094	184.892	326.800	157.077
87	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	12	311.608	200.803	391.271	177.182
88	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	23	14	270.075	189.908	345.792	163.369
89	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	40	6	560.642	242.550	646.257	230.468
90	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	40	6	560.642	242.550	646.257	230.468
91	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	9.5	384.393	216.316	468.251	197.040
92	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	40	8	445.509	226.831	530.925	210.506
93	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	9	402.944	219.711	487.431	201.392
94	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	38	9	402.944	219.711	487.431	201.392
95	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	8	445.509	226.831	530.925	210.506
96	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	8	445.509	226.831	530.925	210.506
97	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	40	6	560.642	242.550	646.257	230.468
98	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	40	6	560.642	242.550	646.257	230.468
99	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	8	445.509	226.831	530.925	210.506
100	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	40	8	445.509	226.831	530.925	210.506
101	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	9	402.944	219.711	487.431	201.392
102	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	11.5	323.975	203.725	404.573	180.911
103	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	12	311.608	200.803	391.271	177.182
104	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	12.5	300.116	197.964	378.815	173.567
105	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	12	311.608	200.803	391.271	177.182
106	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	12	311.608	200.803	391.271	177.182
107	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	12.5	300.116	197.964	378.815	173.567
108	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	12	311.608	200.803	391.271	177.182
109	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	7	497.137	234.427	582.941	220.190
110	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	8	445.509	226.831	530.925	210.506
111	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	9	402.944	219.711	487.431	201.392
112	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	8	445.509	226.831	530.925	210.506
113	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	7.5	470.035	230.567	555.718	215.275
114	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	7	497.137	234.427	582.941	220.190
115	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	14	270.075	189.908	345.792	163.369
116	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	14	270.075	189.908	345.792	163.369
117	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	15	253.094	184.892	326.800	157.077
118	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	23	16	238.072	180.134	309.785	151.161
119	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	7	497.137	234.427	582.941	220.190
120	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	8	445.509	226.831	530.925	210.506
121	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	8	445.509	226.831	530.925	210.506
122	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	7	497.137	234.427	582.941	220.190
123	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	7	497.137	234.427	582.941	220.190
124	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	8	445.509	226.831	530.925	210.506
125	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	7	497.137	234.427	582.941	220.190
126	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	8	445.509	226.831	530.925	210.506
127	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	29	9	402.944	219.711	487.431	201.392
128	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	12	311.608	200.803	391.271	177.182
129	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	8	445.509	226.831	530.925	210.506
130	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	9	402.944	219.711	487.431	201.392
131	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	29	9	402.944	219.711	487.431	201.392
132	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	11.5	323.975	203.725	404.573	180.911
133	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	12	311.608	200.803	391.271	177.182
134	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	12	311.608	200.803	391.271	177.182

ตารางที่ จ. 2 (ต่อ) ค่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกทุกประลัย (อาคารที่จอดรถ)

No.	Size (m)	Weight (ton)	Hlgh (m)	n	s	W _ด	W _ค	W _ค (รวม)	W _ค
135	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	11.5	323.975	203.725	404.573	180.911
136	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	11	337.315	206.734	418.812	184.758
137	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	11.5	323.975	203.725	404.573	180.911
138	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	12.5	300.116	197.964	378.815	173.567
139	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	30	8	445.509	226.831	530.925	210.506
140	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	7	497.137	234.427	582.941	220.190
141	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	9	402.944	219.711	487.431	201.392
142	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	11	337.315	206.734	418.812	184.758
143	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	29	10	367.384	213.025	450.523	192.819
144	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	29	9	402.944	219.711	487.431	201.392
145	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	15	253.094	184.892	326.800	157.077
146	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	15	253.094	184.892	326.800	157.077
147	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	15	253.094	184.892	326.800	157.077
148	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	23	16	238.072	180.134	309.785	151.161
149	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	8	445.509	226.831	530.925	210.506
150	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	7	497.137	234.427	582.941	220.190
151	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	6	560.642	242.550	646.257	230.468
152	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	7	497.137	234.427	582.941	220.190
153	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	7	497.137	234.427	582.941	220.190
154	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	7	497.137	234.427	582.941	220.190
155	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	6	560.642	242.550	646.257	230.468
156	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	12	311.608	200.803	391.271	177.182
157	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	10	367.384	213.025	450.523	192.819
158	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	12.5	300.116	197.964	378.815	173.567
159	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	12	311.608	200.803	391.271	177.182
160	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	11	337.315	206.734	418.812	184.758
161	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	12	311.608	200.803	391.271	177.182
162	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	12.8	293.604	196.298	371.716	171.451
163	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	12	311.608	200.803	391.271	177.182
164	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	12	311.608	200.803	391.271	177.182
165	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	13	289.412	195.204	367.128	170.062
166	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	12	311.608	200.803	391.271	177.182
167	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	12	311.608	200.803	391.271	177.182
168	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	12	311.608	200.803	391.271	177.182
169	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	11	337.315	206.734	418.812	184.758
170	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	31	12	311.608	200.803	391.271	177.182
171	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	13	289.412	195.204	367.128	170.062
172	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	29	9	402.944	219.711	487.431	201.392
173	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	14	270.075	189.908	345.792	163.369
174	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	13	289.412	195.204	367.128	170.062
175	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	13	289.412	195.204	367.128	170.062
176	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	14	270.075	189.908	345.792	163.369
177	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	23	14	270.075	189.908	345.792	163.369
178	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	18	15	253.094	184.892	326.800	157.077
179	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	14	270.075	189.908	345.792	163.369
180	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	11	337.315	206.734	418.812	184.758
181	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	9	402.944	219.711	487.431	201.392
182	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	8	445.509	226.831	530.925	210.506
183	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	8	445.509	226.831	530.925	210.506
184	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	10	367.384	213.025	450.523	192.819
185	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	11.5	323.975	203.725	404.573	180.911
186	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	12	311.608	200.803	391.271	177.182
187	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	12	311.608	200.803	391.271	177.182
188	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	11	337.315	206.734	418.812	184.758
189	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	12.5	300.116	197.964	378.815	173.567
190	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	11	337.315	206.734	418.812	184.758
191	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	12	311.608	200.803	391.271	177.182
192	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	11	337.315	206.734	418.812	184.758
193	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	12	311.608	200.803	391.271	177.182
194	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	11	337.315	206.734	418.812	184.758
195	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	13	289.412	195.204	367.128	170.062
196	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	15	253.094	184.892	326.800	157.077
197	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	12	311.608	200.803	391.271	177.182
198	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	24	14	270.075	189.908	345.792	163.369
199	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	28	14	270.075	189.908	345.792	163.369
200	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	25	12	311.608	200.803	391.271	177.182
201	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	26	12	311.608	200.803	391.271	177.182
202	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	11	337.315	206.734	418.812	184.758

ตารางที่ จ. 2 (ต่อ) ค่ากำลังรับน้ำหนักบรรทุกประลัย (อาคารห้องครด)

No.	Size (m)	Weight (ton)	Hlgh (m)	n	s	ค่ารับน้ำหนัก	ค่ารับน้ำหนัก	ค่ารับน้ำหนัก	ค่ารับน้ำหนัก
203	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	12	311.608	200.803	391.271	177.182
204	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	35	12	311.608	200.803	391.271	177.182
205	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	12	311.608	200.803	391.271	177.182
206	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	13	289.412	195.204	367.128	170.062
207	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	12	311.608	200.803	391.271	177.182
208	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	13	289.412	195.204	367.128	170.062
209	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	12	311.608	200.803	391.271	177.182
210	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	33	12	311.608	200.803	391.271	177.182
211	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	12	311.608	200.803	391.271	177.182
212	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	12	311.608	200.803	391.271	177.182
213	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	12	311.608	200.803	391.271	177.182
214	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	32	12.5	300.116	197.964	378.815	173.567
215	0.45 x 0.45 x 14	7.00	1.00	34	11	337.315	206.734	418.812	184.758
216	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	35	11	321.116	201.116	402.613	179.159
217	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	36	11	304.917	195.517	386.414	173.560
218	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	37	11.5	288.718	189.918	370.215	167.961
219	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	38	11	272.519	184.319	354.016	162.362
220	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	39	12	256.320	178.720	337.817	156.763
221	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	40	13	240.121	173.121	321.618	151.164
222	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	41	12	223.922	167.522	305.419	145.565
223	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	42	12	207.723	161.923	289.220	139.966
224	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	43	13	191.524	156.324	273.021	134.367
225	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	44	12	175.325	150.725	256.822	128.768
226	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	45	12	159.126	145.126	240.623	123.169
227	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	46	13	142.927	139.527	224.424	117.570
228	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	47	12	126.728	133.928	208.225	111.971
229	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	48	8	110.529	128.329	192.026	106.372
230	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	49	8.7	94.330	122.730	175.827	100.773
231	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	50	10	78.131	117.131	159.628	95.174
232	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	51	12	61.932	111.532	143.429	89.575
233	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	52	14	45.733	105.933	127.230	83.976
234	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	53	12	29.534	100.334	111.031	78.377
235	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	54	13	13.335	94.735	94.832	72.778
236	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	55	11.5	-2.864	89.136	78.633	67.179
237	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	56	14	-16.665	83.537	62.434	61.580
238	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	57	12.5	-30.466	77.938	46.235	55.981
239	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	58	13	-44.267	72.339	30.036	50.382
240	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	59	8.5	-58.068	66.740	13.837	44.783
241	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	60	11	-71.869	61.141	-2.362	39.184
242	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	61	11	-85.670	55.542	-16.563	33.585
243	0.45 x 0.45 x 14	7.50	1.00	62	13	-99.471	49.943	-30.764	27.986

ตารางที่ ๓ กำกำลังรับน้ำหนักบรรทุกทุกประลัย (ลานจอดรถ)

No.	Size (m)	Weight (ton)	Hlgh (m)	n	s	W ₁	W ₂	W ₃	W ₄
1	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	39	7	307.284	150.033	350.868	143.644
2	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	39	7	307.284	150.033	350.868	143.644
3	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	37	7	307.284	150.033	350.868	143.644
4	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	39	8	273.693	145.172	317.693	135.905
5	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	42	5	403.258	160.804	443.491	161.044
6	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	38	8	273.693	145.172	317.693	135.905
7	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	50	5	403.258	160.804	443.491	161.044
8	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	49	4	473.609	166.791	510.930	170.784
9	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	44	8	273.693	145.172	317.693	135.905
10	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	49	4	473.609	166.791	510.930	170.784
11	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	41	5	403.258	160.804	443.491	161.044
12	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	44	5	403.258	160.804	443.491	161.044
13	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	41	6	349.395	155.232	391.780	152.010
14	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	49	7	307.284	150.033	350.868	143.644
15	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	42	5.5	374.603	157.969	416.035	156.442
16	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	49	5	403.258	160.804	443.491	161.044
17	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	40	8	273.693	145.172	317.693	135.905
18	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	44	5	403.258	160.804	443.491	161.044
19	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	40	3	473.609	166.791	510.930	170.784
20	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	33	6	349.395	155.232	391.780	152.010
21	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	48	5	403.258	160.804	443.491	161.044
22	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	42	8	273.693	145.172	317.693	135.905
23	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	46	5	403.258	160.804	443.491	161.044
24	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	42	6	349.395	155.232	391.780	152.010
25	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	38	5	403.258	160.804	443.491	161.044
26	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	42	6.5	327.101	152.589	370.197	147.746
27	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	54	4	473.609	166.791	510.930	170.784
28	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	40	8	273.693	145.172	317.693	135.905
29	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	48	5	403.258	160.804	443.491	161.044
30	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	52	7	307.284	150.033	350.868	143.644
31	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	49	8	273.693	145.172	317.693	135.905
32	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	47	6	349.395	155.232	391.780	152.010
33	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	30	8	273.693	145.172	317.693	135.905
34	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	47	8	273.693	145.172	317.693	135.905
35	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	47	5	403.258	160.804	443.491	161.044
36	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	41	5	403.258	160.804	443.491	161.044
37	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	42	4	473.609	166.791	510.930	170.784
38	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	47	3	567.280	173.241	602.556	181.261
39	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	37	5	403.258	160.804	443.491	161.044
40	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	45	8	273.693	145.172	317.693	135.905
41	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	32	5	403.258	160.804	443.491	161.044
42	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	46	8	273.693	145.172	317.693	135.905
43	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	35	4	473.609	166.791	510.930	170.784
44	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	46	8	273.693	145.172	317.693	135.905
45	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	39	8	273.693	145.172	317.693	135.905
46	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	42	6.5	327.101	152.589	370.197	147.746
47	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	36	8	273.693	145.172	317.693	135.905
48	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	36	7	307.284	150.033	350.868	143.644
49	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	38	7	307.284	150.033	350.868	143.644
50	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	41	7	307.284	150.033	350.868	143.644
51	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	40	7.5	289.582	147.563	333.458	139.699
52	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	40	8	273.693	145.172	317.693	135.905
53	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	47	7.5	289.582	147.563	333.458	139.699
54	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	39	7	307.284	150.033	350.868	143.644
55	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	37	7	307.284	150.033	350.868	143.644
56	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	37	7.5	289.582	147.563	333.458	139.699
57	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	34	7.5	289.582	147.563	333.458	139.699
58	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	50	6	349.395	155.232	391.780	152.010
59	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	36	8	273.693	145.172	317.693	135.905
60	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	48	5	403.258	160.804	443.491	161.044
61	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	35	8	273.693	145.172	317.693	135.905
62	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	46	5	403.258	160.804	443.491	161.044
63	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	40	8	273.693	145.172	317.693	135.905
64	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	42	7	307.284	150.033	350.868	143.644
65	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	45	3	567.280	173.241	602.556	181.261
66	0.45 x 0.45 x 16	5.60	0.80	37	7.5	289.582	147.563	333.458	139.699

ภาคผนวก ฉ.

รายการคำนวณสูตรที่ใช้ในการควบคุมการตอกเสาเข็มของกลุ่มอาคารเรียน

ห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ อาคารจอดรถ และลานจอดรถ

(สูตร Danish และ สูตร Dynamic allowable bearing force)

รายการคำนวณดังต่อไปนี้

- เลือกเสาเข็มขนาด $0.30 \times 0.30 \times 14.00$ m.

CALCULATION OF DYNAMIC ALLOWABLE BEARING FORCE FOR NH-70-2

HYDRAULIC PILE HAMMER

$$Q_a = (2WH)/(5S + 0.10)$$

$$S = (((2WH)/Ra) - 0.10)/5 \quad (\text{ณ.1})$$

Q_a : Dynamic allowable bearing force = 50.00 Ton

W : Ram weight = 7.00 Ton

ตารางที่ ๑. 1 ข้อกำหนดของจำนวนครั้งการตอกต่อฟุตของเสาเข็มตอก ขนาด 30 cm. (อาคาร 2, 3)

H : Equivalent free fall height (m)	S : Penetration depth/Blow		Penetration depth Per Last 10 blows (mm)	No. of Blows/Ft. (Blows)
	m	mm		
0.48	0.00688	6.88	69	45
0.64	0.01584	15.84	158	20
0.80	0.02480	24.80	248	13*
0.96	0.03376	33.76	338	10

สรุป

เสาเข็มขนาด $0.30 \times 0.30 \times 14.00$ m. ใช้น้ำหนักค้ำตอก 7 ตัน ระยะยกค้ำตอก 80 เซนติเมตร ให้ระยะกำหนด จำนวนครั้งการตอกต่อฟุต 13 ครั้ง/ฟุต (ระยะจมในการตอก 10 ครั้ง สูดท้าย 24.8 เซนติเมตร)

- เลือกเสาเข็มขนาด $0.45 \times 0.45 \times 14.00$ m.

CALCULATION OF DYNAMIC ALLOWABLE BEARING FORCE FOR NH-70-2

HYDRAULIC PILE HAMMER

$$Q_a = (2WH)/(5S + 0.10)$$

$$S = (((2WH)/Q_a) - 0.10)/5 \quad (\text{ภ.2})$$

Q_a : Dynamic allowable bearing force = 100.00 Ton

W : Ram weight = 7.00 Ton

ตารางที่ น. 2 ข้อกำหนดของจำนวนครั้งการตอกต่อฟุตของเสาเข็มตอก ขนาด 45 cm. (อาคาร 2, 3)

H : Equivalent free fall height (m)	S : Penetration depth/Blow		Penetration depth Per Las 10 blows (mm)	No. of Blows/Ft. (Blows)
	m	mm		
0.80	0.00240	2.40	24	126
0.96	0.00688	6.88	69	45
1.12	0.01136	11.36	114	27
1.28	0.01584	15.84	158	20*

สรุป

เสาเข็มขนาด $0.45 \times 0.45 \times 14.00$ m. ใช้น้ำหนักค้ำตอก 7 ตัน ระยะขยค้ำตอก 128 เซนติเมตร ให้ระยะกำหนด จำนวนครั้งการตอก ต่อฟุต 20 ครั้ง/ฟุต (ระยะงมในการตอก 10 ครั้ง สุดท้าย 15.8 เซนติเมตร)

- เลือกเสาเข็มขนาด $0.45 \times 0.45 \times 16.00$ m.

$$Q_u = \frac{ef \times WH}{S + \sqrt{\frac{ef \times WHL}{2AE}}} \quad (\text{ภ.3})$$

Pile Size	=	45	cm
Cross Section Area (A)	=	2025	cm ²
Pile Length (L)	=	16.00	m.
Weight of Pile	=	7.78	tons
Strength of Concrete (f _c)	=	350	ksc.
Elastic Modulus of Pile (E)	=	284553	ksc
Designing Pile Load (Q _d)	=	80.0	tons
Safety Factor (S.F)	=	2.5	
Pile Capacity (Q _U)	=	200.0	tons
Weight of RAM (W)	=	6.2	tons
Dropped Distance of RAM (H)	=	70	cm.
Hammer Efficiency (ef)	=	0.75	
Settlement per blow (S)	=	0.955	cm.
Blow count	=	31	blows/foot

ตารางที่ ๓.3 ข้อกำหนดของจำนวนครั้งการตอกต่อฟุตของเสาเข็มตอก ขนาด 45 cm. (อาการ 4)

S.F.	Q_u (tons)	Last 10 Blows (cm.)	Blows/foot
1.00	80	34.0	9
1.25	100	25.8	12
1.50	120	20.4	15
1.75	140	16.5	18
2.00	160	13.6	22
2.25	180	11.4	26
2.50	200	9.6	31
2.75	220	8.1	37
3.00	240	6.8	44
3.25	260	5.8	52
3.50	280	4.9	61

สรุป

เสาเข็มขนาด $0.45 \times 0.45 \times 16.00$ m. ใช้น้ำหนักตุ้มตอก 6.2 ตัน ระยะยกตุ้มตอก 70 เซนติเมตร ให้ระยะกำหนด จำนวนครั้งการตอก ต่อฟุต 31 ครั้ง/ฟุต (ระยะจมในการตอก 10 ครั้ง สุดท้าย 9.6 เซนติเมตร)

ภาคผนวก ช.
รายการคำนวณออกแบบเสาเข็มตีเหล็กคานกรีดเสริมเหล็กอัดแรงหล่อสำเร็จ
มอก. 396-2549
มหาวิทยาลัยนเรศวร

PRODUCT :	PRESTRESSED CONCRETE SOLID SQUARED FILE	Date : 19/05/2010
PROJECT :	โครงการก่อสร้างกลุ่มอาคารเฉลิมพระเกียรติ 84 พรรษา มหาวิทยาลัยนครสวรรค์	
LOCATION :	อ.เมือง จ.พิษณุโลก	ผู้รับจ้าง บริษัท อี เซ็น ซี จำกัด (มหาชน)
CONCRETE MIXED DESIGN		
1	Slump	= 5.00 cm.
2	Maximum Size of Coarse aggregate	= 20.00 mm.
3	Compressive Strength of Concrete (Cylinder at 28 days)	= 350.00 ksc.
4	Water Cement ratio	= 0.375
5	Wt. of Cement (Type I) TIS 15-2540	= 400.00 kg/cu.m.
6	Wt. of Water	= 150.00 kg/cu.m.
7	Fineness Modulus of Fine aggregate	= 2.27 ค่าทดสอบที่กรม สบตททท
8	Fineness Modulus of Coarse aggregate	= 7.84 ทิน 3/4" ตราบุรี
9	Specific Gravity of Fine aggregate	= 2.68
10	Specific Gravity of Coarse aggregate	= 3.02
11	Unit Weight of Fine aggregate	= 1,637.63 kg/cu.m.
12	Unit Weight of Coarse aggregate	= 1,536.40 kg/cu.m.
13	Volume of Coarse aggregate	= 0.750 cu.m./cu.m.
14	Wt. of Coarse aggregate	= 1,152.30 kg/cu.m.
15	Volume Ratio of mixed concrete	
	Water	= 0.150 cu.m.
	Cement	= 0.127 cu.m.
	Air void	= 0.015 cu.m.
	Coarse aggregate	= 0.382 cu.m.
	Fine aggregate	= 0.326 cu.m.
	TOTAL	= 1.000 cu.m.
16	Wt. Ratio of mixed concrete	
	Cement	= 400.00 kg.
	Coarse aggregate (Rock)	= 1,152.30 kg.
	Fine aggregate (Sand)	= 873.83 kg.
	Water	= 150.00 kg.
	Admixture 4,000 CC	= 4.64 kg.
	TOTAL	= 2,580.77 kg.
16	Mixed Design	
	Cement	= 400.00 kg.
	Coarse aggregate (Rock)	= 1,150.00 kg.
	Fine aggregate (Sand)	= 800.00 kg.
	Water	= 150.00 kg.
	Admixture 4,000 CC	= 4.64 kg.
	TOTAL	= 2,504.64 kg.

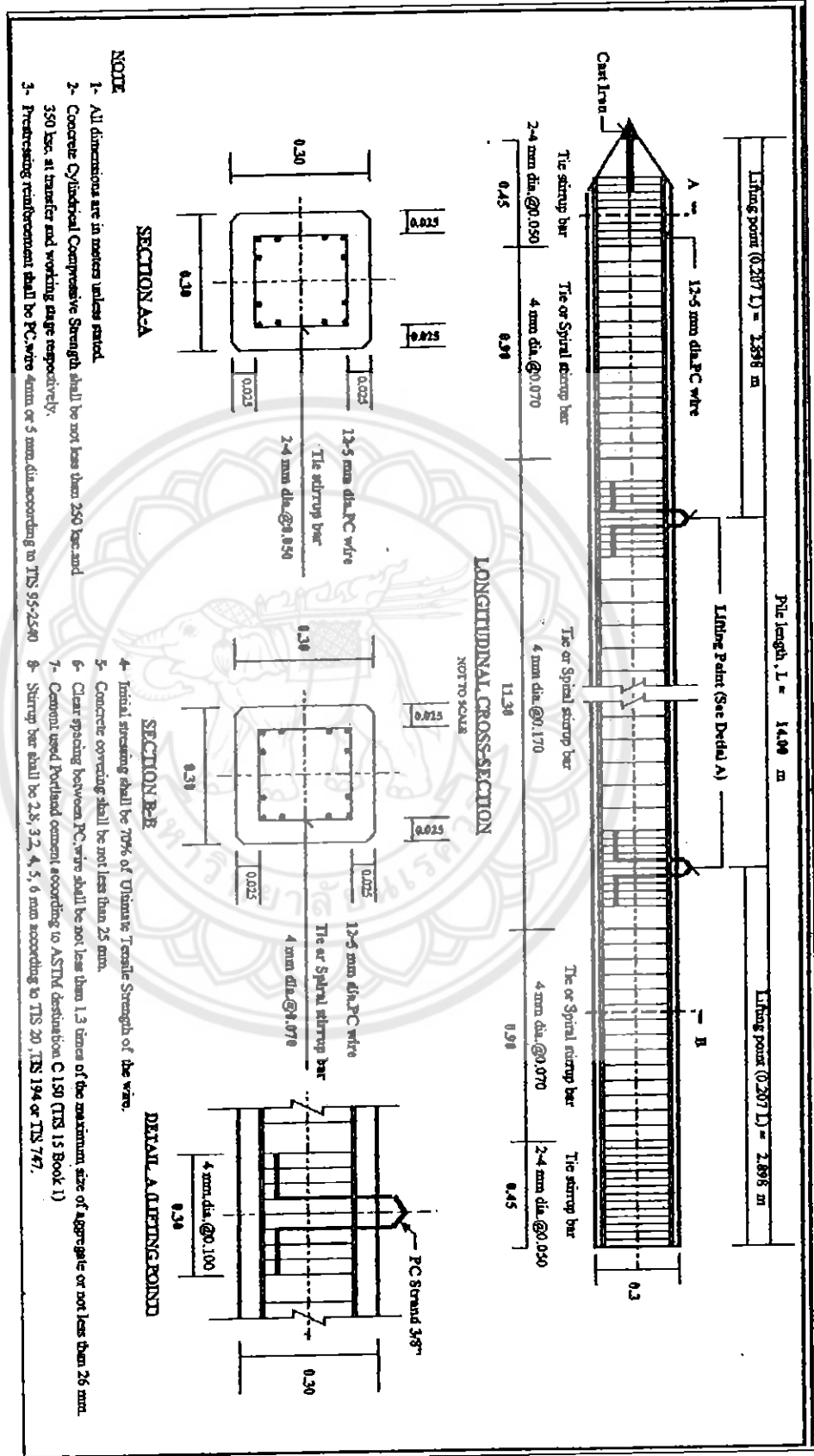
รูปที่ ข. 1 รายการคำนวณออกแบบส่วนผสมคอนกรีต

PRODUCT :	0.30 x 0.30 x 14.00 m. SOLID SQUARED PC-PILE		DATE	19/05/2010		
PROJECT :	โครงการก่อสร้างกลุ่มอาคารเฉลิมพระเกียรติ 84 พรรษา มหาวิทยาลัยขอนแก่น					
LOCATION :	อ.เมือง จ.ขอนแก่น		ผู้รับจ้าง	บริษัท ซี เอ็ม ซี จำกัด (มหาชน)		
DESIGN OF PRESTRESSED CONCRETE PILE						
0.30 x 0.30 x 14.00 m. SOLID SQUARED PC-PILE						
FINAL STAGE			INITIAL STAGE			
At 28 Days (Cylinder)	f_c'	=	350.00 ksc.	At 1 Day f_{ac}	=	250.00 ksc.
Allowable	$f_{ac} = 0.45f_c'$	=	157.50 ksc.	Allowable f_{ac}	=	112.50 ksc.
Allowable	$f_{at} = -1.59\sqrt{f_c'}$	=	-29.75 ksc.	f_{at}	=	-12.57 ksc.
PC.wire 4 mm or 5mm	f_y	=	17,500.00 ksc.	Section Area, A	=	900.00 cm ²
Loss of Prestress		=	20.00 %	Pile Length, L	=	14.00 m.
Perimeter of pile cm.	P	=	120.00 cm.	I_{xx}	=	67,500.00 cm ⁴
				S	=	4,500.00 cm ³
				W	=	216.00 kg/m.
##LIFTING POINT##						
	L'	=	0.207xL		=	2.90 m.
	Mdl	=	$1/2 \times W \times (L')^2$		=	907.03 kg.-m.
	Mdl + 30%Impact	=	1.3xMdl		=	1,179.14 kg.-m.
##No. of PC.WIRES##						
USE #PC.wires	0.00 Dia-4mm.	+	12.00 Dia-5mm.PC wire	Aps.	=	2,352 cm ²
Prestressing stress	f_{pi}	=	$(0.70 \times Aps \times f_y)/A$		=	32.01 ksc.
Prestress after losses	f_{pc}	=	0.80x f_{pi}		=	25.61 ksc.
##INITIAL STAGE##						
Compressive stress	f_{aci}	=	$f_{pi} + (1.3 \times Mdl \times 100)/S$		=	58.22 < 112.50 ksc.
Tensile stress	f_{ati}	=	$f_{pi} - (1.3 \times Mdl \times 100)/S$		=	5.81 > -12.57 ksc.
O.K						
##FINAL STAGE##						
Compressive stress		=	$f_{pc} + (1.3 \times Mdl \times 100)/S$		=	51.81 < 157.50 ksc.
Tensile stress		=	$f_{pc} - (1.3 \times Mdl \times 100)/S$		=	-0.59 > -29.75 ksc.
O.K						
##STRENGTH DESIGN##						
Allowable Direct Load	N	=	$(0.33f_c' - 0.27f_{pc}) \times A / 1000$		=	97.73 ton
Nominal Strength	P_n	=	$(0.85f_c' - 0.60f_{pc}) \times A / 1000$		=	253.92 ton
Safety Factor		=	P_n / N		=	2.60

รูปที่ ช. 2 รายการคำนวณออกแบบเสาเข็มคอนกรีตอัดแรง ขนาด 0.30x0.30

DESIGN FOR STIRRUP BAR								
TIS 396-2549 Item 6.2.3.2 and 5.2.3.3 (Table 2)								
For 0.30 0.30 14.00 m Solid squared PC pile								
Width of pile					B =	30.00 cm		
Length of pile					L =	14.00 m		
Concrete covering					G =	2.500 cm		
Length of stirrup bar/piece (not included terminated hooks)					=	100.000 cm		
Maximum size of aggregate					=	3/4"		
Diameter of stirrup bar					D3 =	6.00 mm		
Cross section area of stirrup bar					=	0.283 cm ²		
Volume of stirrup bar/piece					=	28.286 cm ³		
Specified length of span cm	Length of span cm	Volume of concrete cm ³	Required Volume of stirrup bar %	Required Volume of stirrup bar cm ³	Used Quantities of stirrup bar pcs	Actual Volume of stirrup bar cm ³	Used Spacing of stirrup bar cm	Remark
a = 1.5 B	45.00	40,500.00	0.50	202.50	8	226.29	6.07	OK
b = 3.0 B	90.00	81,000.00	0.20	162.00	6	189.71	15.00	OK
c	1,130.00	1,017,000.00	0.08	813.60	29	620.29	37.87	NOT OK
d = 3.0 B	90.00	81,000.00	0.20	162.00	6	189.71	15.00	OK
e = 1.5 B	45.00	40,500.00	0.50	202.50	8	226.29	6.07	OK
Total		1,260,000.00		1,542.60	57	1,612.29		OK
For spiral stirrup bar		Length/piece	1.00 m	Total Weight	12.86	kg		
For single stirrup bar		Length/piece	1.10 m	Total Weight	13.92	kg		
Diameter of stirrup bar					D3 =	4.00 mm		
Cross section area of stirrup bar					=	0.126 cm ²		
Volume of stirrup bar/piece					=	12.571 cm ³		
Specified length of span cm	Length of span cm	Volume of concrete cm ³	Required Volume of stirrup bar %	Required Volume of stirrup bar cm ³	Used Quantities of stirrup bar pcs	Actual Volume of stirrup bar cm ³	Used Spacing of stirrup bar cm	Remark
a = 1.5 B	45.00	40,500.00	0.50	202.50	2-0	226.29	5.31	OK
b = 3.0 B	90.00	81,000.00	0.20	162.00	13	183.43	6.92	OK
c	1,130.00	1,017,000.00	0.08	813.60	45	817.14	17.12	OK
d = 3.0 B	90.00	81,000.00	0.20	162.00	13	183.43	6.92	OK
e = 1.5 B	45.00	40,500.00	0.50	202.50	2-0	226.29	5.31	OK
Total		1,260,000.00		1,542.60	117	1,696.67		OK
For spiral stirrup bar		Length/piece	1.00 m	Total Weight	13.97	kg		
For single stirrup bar		Length/piece	1.10 m	Total Weight	16.37	kg		
Note Specification for stirrup bar								
TIS 396-2549 Item 5.2.3.3 (1)- Minimum spacing for span a,b,d and e shall be not less than 1 1/3 times of - maximum size of aggregate								
					Spacing a,b,d,e > or =	2.54 cm		OK
TIS 396-2549 Item 6.2.3.3 (2)- Maximum spacing for span c shall be not more than B-50 mm. and not more than 300 mm.								
					Spacing c < or =	25.00 cm		OK
					Or Spacing c < or =	30.00 cm		OK
TIS 396-2549 Item 5.1.4-For stirrup bar shall be according to TIS 20,TIS 194 or TIS 747								

รูปที่ ข. 3 รายการออกแบบเหล็กเสริมเสาเข็มคอนกรีตอัดแรง ขนาด 0.30x0.30



NOTE

- 1- All dimensions are in meters unless stated.
- 2- Concrete Cylindrical Compressive Strength shall be not less than 250 kg/cm² and 350 kg/cm² at transfer and working stage respectively.
- 3- Prestressing reinforcement shall be PC wire 4mm or 5 mm dia according to TIS 95-2540
- 4- Initial stressing shall be 70% of Ultimate Tensile Strength of the wire.
- 5- Concrete covering shall be not less than 25 mm.
- 6- Clear spacing between PC wire shall be not less than 1.3 times of the maximum size of aggregate or not less than 25 mm.
- 7- Central used Portland cement according to ASTM designation C 150 (TIS 15 Book 1)
- 8- Strrup bar shall be 2.8, 3.2, 4, 5, 6 mm according to TIS 20 TIS 194 or TIS 747.

รูปที่ ข.3 (ต่อ) รายการออกแบบเหล็กเสริมเสาเข็มคอนกรีตอัดแรง ขนาด 0.30x0.30

PRODUCT :	0.45 x 0.45 x 13.00 m. SOLID SQUARED PC.PILE	DATE	19/05/2010
PROJECT :	โครงการก่อสร้างกลุ่มอาคารเฉลิมพระเกียรติ 84 พรรษา มหาวิทยาลัยขอนแก่น		
LOCATION :	อ.เมือง อ.พินฉุโลก	ผู้รับจ้าง	บริษัท อี เอ็ม ซี จำกัด (มหาชน)
DESIGN OF PRESTRESSED CONCRETE PILE			
0.45 x 0.45 x 13.00 m. SOLID SQUARED PC.PILE			
FINAL STAGE		INITIAL STAGE	
At 28Days (Cylinder) f_c'	= 350.00 ksc.	At 1 Day f_{ac}	= 250.00 ksc.
Allowable $f_{ac} = 0.45f_c'$	= 157.50 ksc.	Allowable f_{ac}	= 112.50 ksc.
Allowable $f_{at} = -1.59\sqrt{f_c'}$	= -29.75 ksc.	f_{at}	= -12.57 ksc.
PC.wire 4 mm or 5mm f_y	= 17,500.00 ksc.	Section Area, A	= 2,025.00 cm ²
Loss of Prestress	= 20.00 %	Pile Length, L	= 13.00 m.
Perimeter of pile cm. P =	= 180.00 cm.	I_{xx}	= 341,718.75 cm ⁴
		S	= 15,187.50 cm ³
		W	= 486.00 kg/m.
##LIFTING POINT##			
L'	= 0.207xL	=	2.69 m.
Mdl	= $1/2 \times W \times (L')^2$	=	1,759.68 kg.-m.
Mdl + 30% impact	= 1.3xMdl	=	2,287.58 kg.-m.
##No. of PC.WIRES##			
USE #PC.wires	0.00 Dia-4mm. + 18.00 Dia-5mm.PC wire	Aps.	= 3,528 cm ²
Prestressing stress f_{pi}	= $(0.70 \times Aps \times f_y) / A$	=	21.34 ksc.
Prestress after losses f_{pe}	= $0.80 \times f_{pi}$	=	17.07 ksc.
##INITIAL STAGE##			
Compressive stress f_{aci}	= $f_{pi} + (1.3 \times Mdl \times 100) / S$	=	36.40 < 112.50 ksc.
Tensile stress f_{ati}	= $f_{pi} - (1.3 \times Mdl \times 100) / S$	=	6.28 > -12.57 ksc.
##FINAL STAGE##			
Compressive stress	= $f_{pe} + (1.3 \times Mdl \times 100) / S$	=	32.14 < 157.50 ksc.
Tensile stress	= $f_{pe} - (1.3 \times Mdl \times 100) / S$	=	2.01 > -29.75 ksc.
##STRENGTH DESIGN##			
Allowable Direct Load N	= $(0.33f_c' - 0.27f_{pe}) \times A / 1000$	=	224.55 ton
Nominal Strength P_n	= $(0.85f_c' - 0.60f_{pe}) \times A / 1000$	=	581.69 ton
Safety Factor	= P_n / N	=	2.59

รูปที่ ข. 4 รายการคำนวณออกแบบเสาเข็มคอนกรีตอัดแรง ขนาด 0.45x0.45

DESIGN FOR STIRRUP BAR								
TIS 398-2549 Item 5.2.3.2 and 5.2.3.3 (Table 2)								
For 0.45 0.45 13.00 m Solid squared PC.pile								
Width of pile	B =	45.00 cm						
Length of pile	L =	13.00 m						
Concrete covering	S =	5.000 cm						
Length of stirrup bar/piece (not included terminated hooks)	=	140.000 cm						
Maximum size of aggregate	=	3/4"						
Diameter of stirrup bar	D3 =	6.00 mm						
Cross section area of stirrup bar	=	0.283 cm ²						
Volume of stirrup bar/piece	=	39.600 cm ³						
Specified length of span cm	Length of span cm	Volume of concrete cm ³	Required Volume of stirrup bar %	Required Volume of stirrup bar cm ³	Used Quantities of stirrup bar pcs	Actual Volume of stirrup bar cm ³	Used Spacing of stirrup bar cm	Remark
a = 1.5 B	67.50	136,687.50	0.50	683.44	18	712.80	3.82	OK
b = 3.0 B	135.00	273,375.00	0.20	546.75	14	554.40	9.84	OK
c	695.00	1,812,375.00	0.08	1,449.90	37	1,485.20	23.55	OK
d = 3.0 B	135.00	273,375.00	0.20	546.75	14	554.40	9.84	OK
e = 1.5 B	67.50	136,687.50	0.50	683.44	18	712.80	3.82	OK
Total		2,632,500.00		2,810.28	101	3,999.60		OK
For spiral stirrup bar	Length/piece	1.40 m	Total Weight	31.39	kg			
For Single stirrup bar	Length/piece	1.80 m	Total Weight	22.61	kg			
Diameter of stirrup bar D3 = 4.00 mm Cross section area of stirrup bar = 0.126 cm ² Volume of stirrup bar/piece = 17.600 cm ³								
Specified length of span cm	Length of span cm	Volume of concrete cm ³	Required Volume of stirrup bar %	Required Volume of stirrup bar cm ³	Used Quantities of stirrup bar pcs	Actual Volume of stirrup bar cm ³	Used Spacing of stirrup bar cm	Remark
a = 1.5 B	67.50	136,687.50	0.50	683.44	2-20	704.00	3.42	OK
b = 3.0 B	135.00	273,375.00	0.20	546.75	32	563.20	4.22	OK
c	695.00	1,812,375.00	0.08	1,449.90	83	1,460.80	10.85	OK
d = 3.0 B	135.00	273,375.00	0.20	546.75	32	563.20	4.22	OK
e = 1.5 B	67.50	136,687.50	0.50	683.44	2-20	704.00	3.42	OK
Total		2,632,500.00		2,810.28	277	3,225.20		OK
For spiral stirrup bar	Length/piece	1.40 m	Total Weight	24.98	kg			
For Single stirrup bar	Length/piece	1.80 m	Total Weight	37.48	kg			
Note Specification for stirrup bar								
TIS 398-2549 Item 5.2.3.3 (1)- Minimum spacing for span a,b,d and e shall be not less than 1/3 times of - maximum size of aggregate								
				Spacing a,b,d,e > or =	2.84 cm			OK
TIS 398-2549 Item 5.2.3.3 (2)- Maximum spacing for span c shall be not more than B-50 mm. and not more than 300 mm.								
				Spacing c < or =	40.00 cm			OK
				Or Spacing c < or =	30.00 cm			OK
TIS 398-2549 Item 5.1.4-For stirrup bar shall be according to TIS 20, TIS 194 or TIS 7								

รูปที่ ข. 5 รายการออกแบบเหล็กเสริมเสาเข็มคอนกรีตอัดแรง ขนาด 0.45x0.45



ภาคผนวก ฉ.

การทดสอบกำลังรับน้ำหนักบรรทุกของเสาเข็ม

โดยวิธี DYNAMIC LOAD TEST

มหาวิทยาลัยบูรพา

โครงการ : ก่อสร้างโครงการกลุ่มอาคารเรียนห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ อาคารจอดรถ และลานจอดรถมหาวิทยาลัยนเรศวร
 สถานที่ : อำเภอเมืองพิษณุโลก จังหวัดพิษณุโลก

ตารางที่ ผ. 1 ตารางสรุปผลของ CAPWAP

วันที่ ทดสอบ	เสาเข็ม ทดสอบ หมายเลข	ชนิดของเสาเข็ม	ความยาว ของเสาเข็ม เมตร	ระยะจมน ของ เสาเข็ม ² (เมตร)	แรงต้านทานที่ ผิวเสาเข็ม ¹ (ตัน)	แรงต้านทานที่ ปลายเสาเข็ม ¹ (ตัน)	กำลังรับน้ำหนัก บรรทุกของเสาเข็ม ¹ (ตัน)	หมายเหตุ
10/08/53	1-018 (อาคาร 1)	เสาเข็มเจาะกลม ขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 0.80 เมตร	19.00	17.80	294.50	97.90	392.40	EORD ³
09/08/53	1-126 (อาคาร 1)	เสาเข็มเจาะกลม ขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 0.80 เมตร	19.00	17.50	294.50	105.60	388.10	EORD ³
09/08/53	1-289 (อาคาร 1)	เสาเข็มเจาะกลม ขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 0.80 เมตร	19.00	17.80	294.50	110.60	394.50	EORD ³
10/08/53	2-124 (อาคาร 2)	เสาเข็มตอกรูปสี่เหลี่ยม ขนาด 0.45 เมตร	14.00	13.00	294.50	85.70	206.20	EORD ³

โครงการ : ก่อสร้างโครงการกลุ่มอาคารเรียนห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ อาคารจอดรถ และลานจอดรถมหาวิทยาลัยนครสวรรค์
 สถานที่ : อำเภอเมืองพิจิตรโลก จังหวัดพิจิตร

ตารางที่ ผ. 1 (ต่อ) ตารางสรุปผล ของ CAPWAP

วันที่ทดสอบ	เสาเข็มทดสอบ หมายเลข	ชนิดของเสาเข็ม	ความยาว ของเสาเข็ม เมตร	ระยะจุ่ม ของ เสาเข็ม ² (เมตร)	แรงต้านทานที่ ผิวเสาเข็ม ¹ (ตัน)	แรงต้านทานที่ ปลายเสาเข็ม ¹ (ตัน)	กำลังรับน้ำหนัก บรรทุกของเสาเข็ม ¹ (ตัน)	หมายเหตุ
10/08/53	2-241 (อาคาร 2)	เสาเข็มตอกรูปสี่เหลี่ยม ขนาด 0.45 เมตร	14.00	13.00	126.30	92.50	218.80	EORD ³
10/08/53	2-289 (อาคาร 2)	เสาเข็มตอกรูปสี่เหลี่ยม ขนาด 0.45 เมตร	14.00	12.80	123.60	80.20	203.80	EORD ³
10/08/53	3-051 (อาคาร 3)	เสาเข็มตอกรูปสี่เหลี่ยม ขนาด 0.45 เมตร	14.00	13.00	125.40	85.60	211.00	EORD ³
10/08/53	3-091 (อาคาร 3)	เสาเข็มตอกรูปสี่เหลี่ยม ขนาด 0.45 เมตร	14.00	12.70	121.10	88.40	209.50	EORD ³

โครงการ : ก่อสร้างโครงการกลุ่มอาคารเรียนห้องปฏิบัติการทางการแพทย์ อาคารจอดรถ และลานจอดรถมหาวิทยาลัยนเรศวร

สถานที่ : อำเภอเมืองพิษณุโลก จังหวัดพิษณุโลก

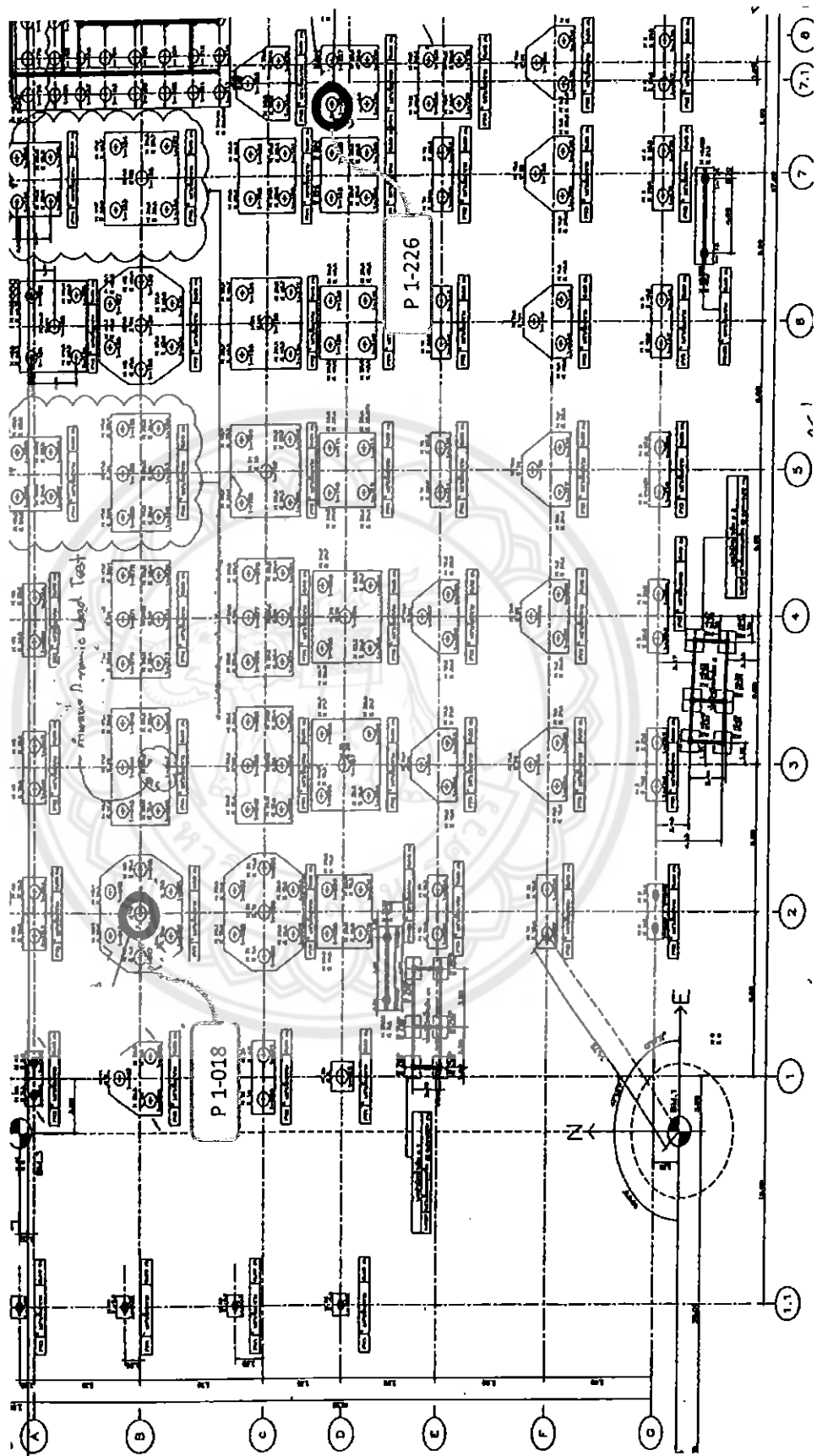
ตารางที่ ณ. 1 (ต่อ) ตารางสรุปผล ของ CAPWAP

วันที่ทดสอบ	เสาเข็มทดสอบ หมายเลข	ชนิดของเสาเข็ม	ความยาว ของเสาเข็ม เมตร	ระยะจมน ของ เสาเข็ม ² (เมตร)	แรงต้านทานที่ ผิวเสาเข็ม ¹ (ตัน)	แรงต้านทานที่ ปลายเสาเข็ม ¹ (ตัน)	กำลังรับน้ำหนัก บรรทุกของเสาเข็ม ¹ (ตัน)	หมายเหตุ
10/08/53	3-192 (อาคาร 3)	เสาเข็มตอกรูปสี่เหลี่ยม ขนาด 0.45 เมตร	14.00	12.60	121.30	80.20	201.50	EORD ³
09/08/53	4-20 (อาคาร 4)	เสาเข็มตอกรูปสี่เหลี่ยม ขนาด 0.45 เมตร	16.00	12.70	128.80	84.40	213.20	EORD ³
10/08/53	4-44 (อาคาร 4)	เสาเข็มตอกรูปสี่เหลี่ยม ขนาด 0.45 เมตร	16.00	12.60	132.20	74.80	207.00	EORD ³

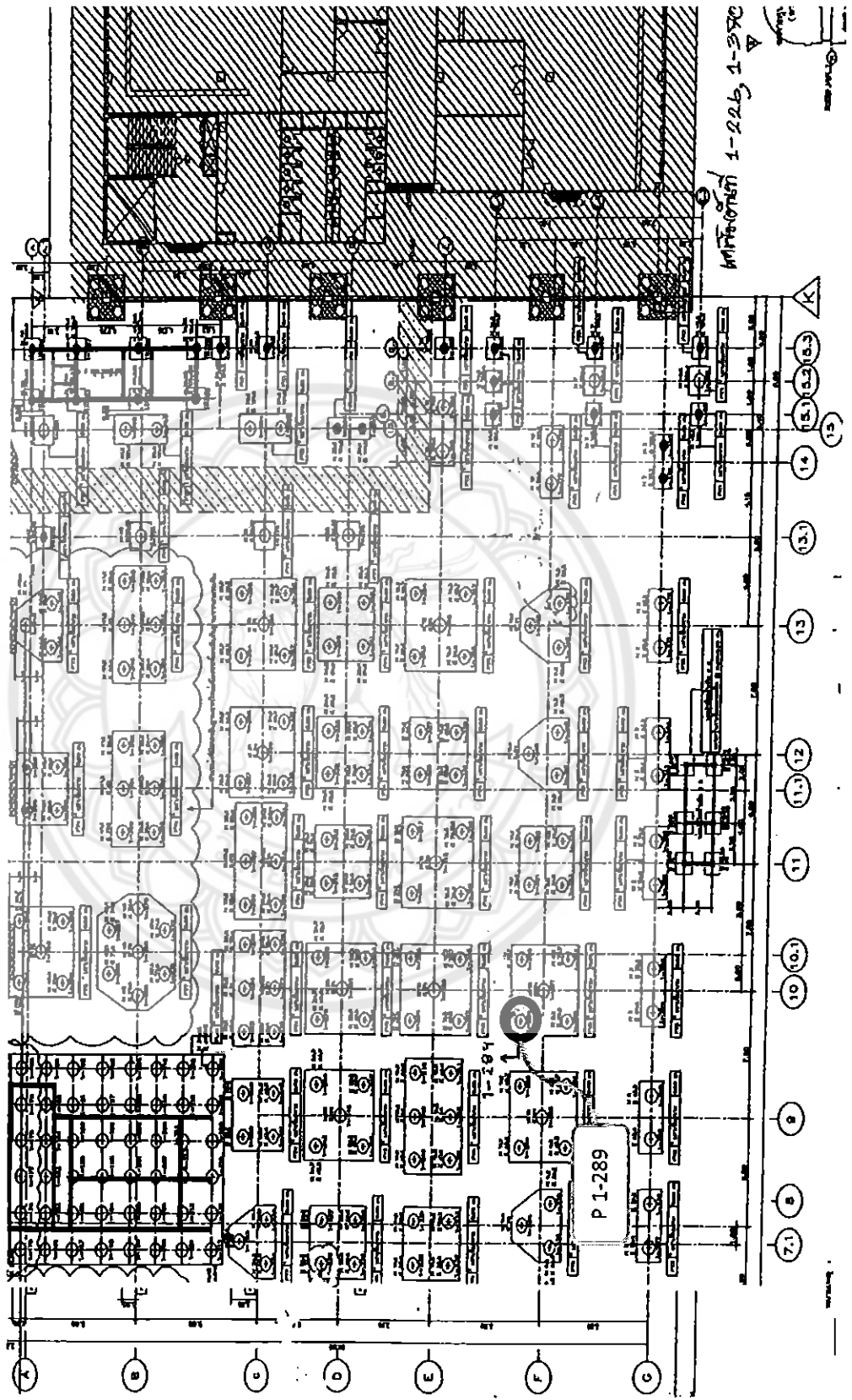
หมายเหตุ : ¹ ค่าที่ได้จากการวิเคราะห์โดยใช้โปรแกรม CAPWAP ² ระยะจมนของเสาเข็มเทียบระดับดินเดิมขณะทดสอบ

³ การทดสอบแบบปลายหลังการเจาะและภายหลังการตอกเสาเข็ม (End Of Restrike Drive)

แปลนตำแหน่งเสาเข็มที่ทดสอบ อาคาร 1 (ส่วนที่ 1)

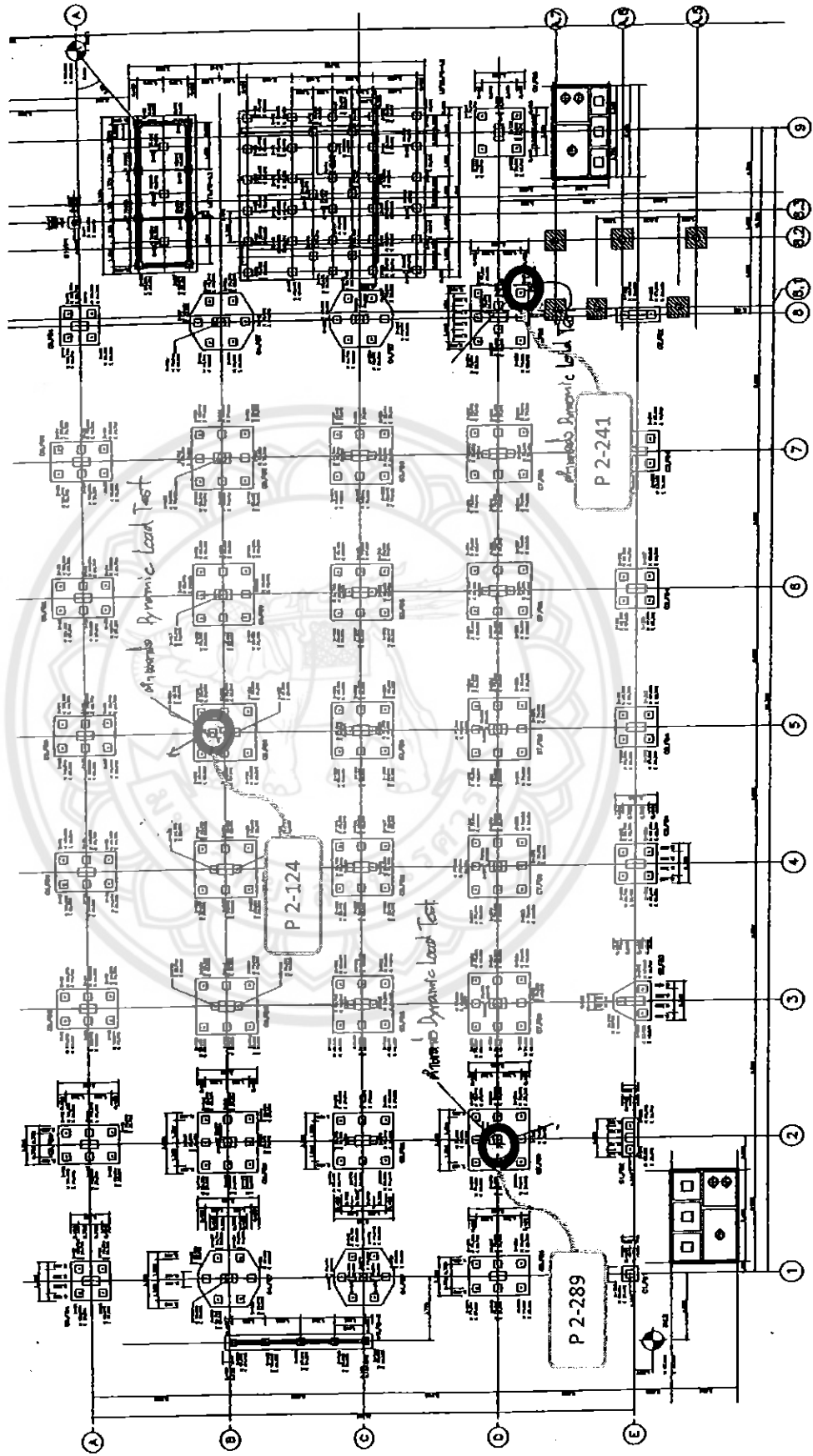


แปลนตำแหน่งเสาเข็มที่ทดสอบ อาคาร 1 (ส่วนที่ 2)

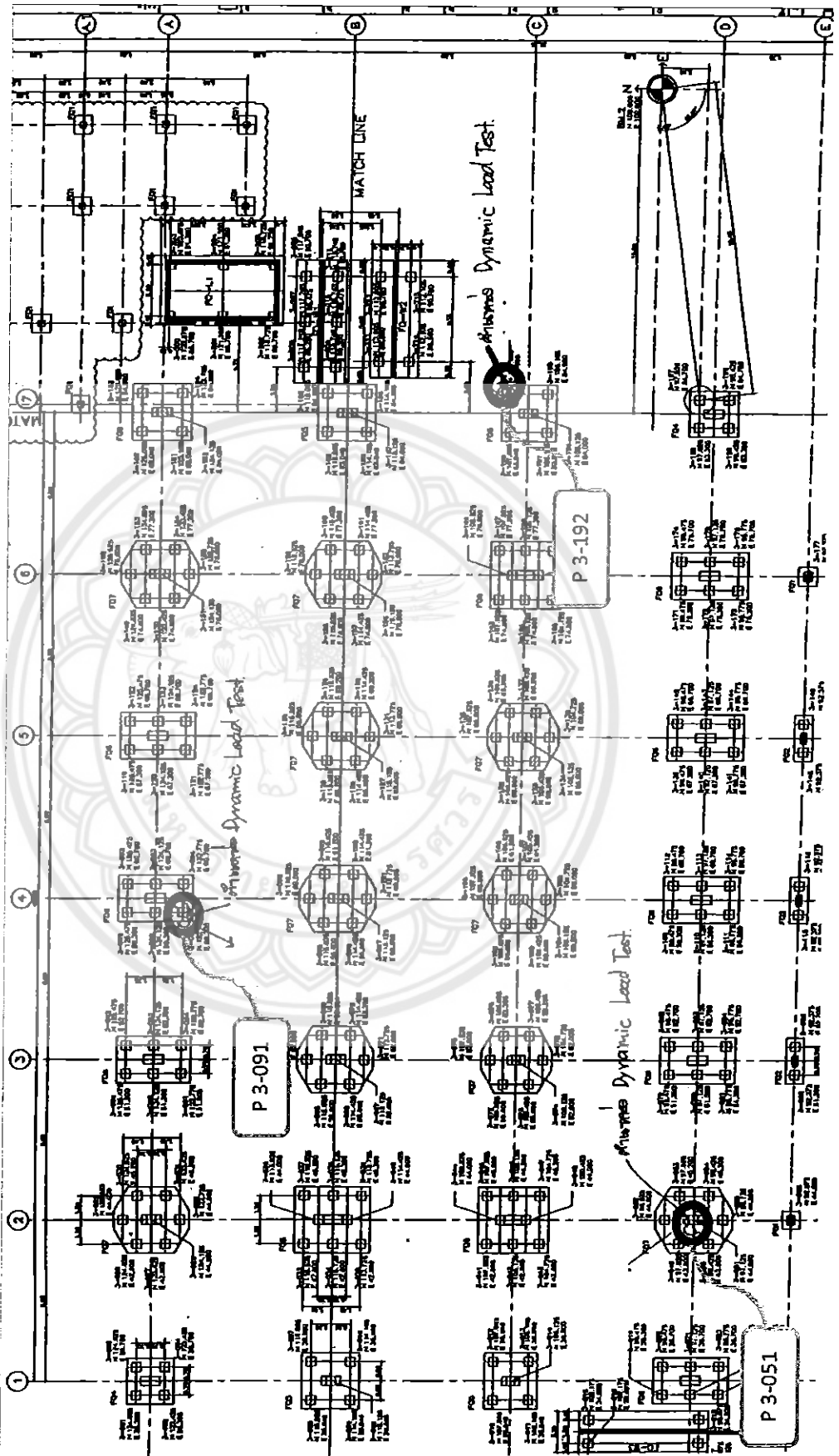


1

แปลนตำแหน่งเสาเข็มที่ทดสอบ อาคาร 2



แปลนตำแหน่งเสาเข็มที่ทดสอบ อาคาร 3



แปลนตำแหน่งเสาเข็มที่ทดสอบ อาคาร 4

