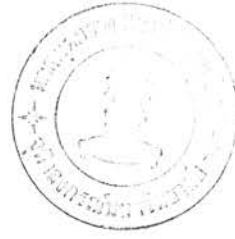


บทที่ 1

บทนำ



### 1.1 คำนำ

การยุบตัวของดินเป็นสิ่งสำคัญที่วิศวกรออกแบบโครงสร้างต่าง ๆ ที่วางอยู่บนดิน จะต้องคำนึงถึง โดยเฉพาะอย่างยิ่งโครงสร้างที่วางอยู่บนชั้นดินอ่อน ซึ่งการยุบตัวมักจะทำให้เกิดปัญหาขึ้นเสมอ ในโครงสร้างที่ต่อเนื่องกัน การทรุดตัวของฐานรากควรจะทรุดเท่ากันหรือต่างกันไม่มากนัก ถ้าหากโครงสร้างเกิดการทรุดตัวต่างกันจะทำให้เกิดหน่วยแรงภายในโครงสร้างมากขึ้นเกินกว่าที่คาดคะเนไว้ ซึ่งจะเป็นผลทำให้เกิดรอยร้าวภายในโครงสร้างได้ ดังนั้นการวิเคราะห์การยุบตัวของดินจากการทดสอบ ควรมีความถูกต้องค่อนข้างมาก เพื่อให้ได้ค่าใกล้เคียงกับค่าในสนาม สภาวะการเพิ่มน้ำหนัก (loading condition) เป็นแฟคเตอร์หนึ่งที่ทำให้ค่าที่ได้จากการทดสอบ และค่าที่วัดได้ในสนามไม่เท่ากัน การยุบตัวของดินประกอบด้วย การยุบตัวเริ่มแรก (Initial settlement) และการอัดตัวคายน้ำ (consolidation) การยุบตัวเริ่มแรกมีค่าน้อยมากเมื่อเทียบกับการอัดตัวคายน้ำ การอัดตัวคายน้ำประกอบด้วย การอัดตัวคายน้ำครั้งแรก (Primary consolidation) และการยุบตัวครั้งที่ 2 (Secondary consolidation)

ตามมาตรฐานการทดสอบ กำหนดให้อัตราการเพิ่มน้ำหนักเท่ากับ 1.0 ระยะเวลาการเพิ่มน้ำหนัก เท่ากับ 1 วัน วิธีวิเคราะห์การยุบตัวของดินที่นิยมใช้กันมาก เป็นวิธีที่มีรากฐานจากการทดสอบแบบคอนโซลิดेशन (Consolidation) โดยใช้ทฤษฎีการอัดตัวคายน้ำ 1 มิติของ TERZAGHI ซึ่งใช้ได้ในกรณีที่ดินเคลื่อนตัวในลักษณะ 1 มิติเท่านั้น ทฤษฎีนี้ใช้ในการหาค่าพฤติกรรมต่าง ๆ ของดิน โดยเอาผลทดสอบจากห้องปฏิบัติการนำไปประมาณการทรุดตัวของโครงสร้างในสนาม อย่างไรก็ตามค่าที่ได้จากการทดสอบ โดยใช้ทฤษฎีนี้ กับค่าที่สังเกตได้ในสนาม มักจะพบว่าไม่เท่ากัน สาเหตุหนึ่งอาจเนื่องมาจากสภาพจริงในสนามไม่เป็นไปตามสมมติฐาน เพราะดินในสนามมักจะเคลื่อนตัวในลักษณะ 2 หรือ 3 มิติ

ปัจจุบันการทดสอบแบบไตรแอกเซียล (Triaxial) เป็นที่นิยมใช้ในการทำวิจัยมาก เพราะสามารถที่จะควบคุมหน่วยแรง ในแนวตั้งและในแนวนอนได้ตามต้องการ และดินสามารถ

เคลื่อนตัวได้ในลักษณะ 3 มิติ การทำการวัดตัวคายน้ำแบบไตรแอกเซียลที่นิยมใช้ทั่วไปเป็นแบบ Isotropic (นั่นคือ ดินได้รับความดันเท่ากันทุกด้าน) อย่างไรก็ตามธรรมชาติของการตกตะกอนทับถมเป็นชั้นดินนั้น มักเกิดขึ้นในลักษณะที่ดินไม่มีการยืดหรือหดตัวทางด้านข้าง (no lateral strain) ดังนั้นเพื่อให้การทดสอบเป็นเหมือนสภาพจริง จึงมีการทดสอบแบบ  $K_0$ -consolidation (no lateral strain) เกิดขึ้น

### 1.2 จุดประสงค์ของการวิจัย

จุดประสงค์ของการวิจัย เพื่อศึกษาพฤติกรรมของดินเหนียวอ่อนดอนเมือง โดยเปรียบเทียบข้อมูลที่ได้จากการทดสอบระหว่างวิธีการทดสอบแบบไตรแอกเซียล (ใช้  $K_0$ -Consolidation) และคอนโซลิดেশัน นอกจากนี้ยังศึกษามลกระทบเนื่องจากอัตราการเพิ่มน้ำหนัก ระยะเวลาการเพิ่มน้ำหนักที่มีต่อพฤติกรรมของดิน และศึกษาเปรียบเทียบความแตกต่างระหว่างวิธีการทดสอบแบบ Isotropic และ  $K_0$ -Consolidation ในการทดสอบแบบไตรแอกเซียล ข้อมูลในการศึกษาประกอบด้วย หน่วยแรงสูงสุดในอดีต (Maximum past pressure,  $\bar{\sigma}_{vm}$ ) ความสามารถในการยุบตัว (Compressibility,  $a_v$ ) Coefficient of consolidation Coefficient of secondary compression Primary compression ratio

### 1.3 ขอบเขตการวิจัย

การวิจัยนี้ใช้ดินเหนียวอ่อน เก็บที่หมู่บ้านขึ้นเจริญ ดอนเมือง ดินตัวอย่างเก็บแบบกล่อง (Block sample) ขนาด 32 x 32 x 32 ซม. จำนวน 2 กล่อง ที่ระดับความลึก 5.40 - 5.70 เมตร ดินตัวอย่างที่เก็บเป็นแบบที่ถูกรบกวนน้อยที่สุด (Undisturbed sample) และใช้ตัวอย่างในการทดสอบทั้งสิ้นจำนวน 28 ตัวอย่าง แบ่งเป็นการทดสอบแบบไตรแอกเซียล 13 ตัวอย่าง และคอนโซลิดেশัน 15 ตัวอย่าง โดยใช้อัตราการเพิ่มน้ำหนักเท่ากับ 0.5, 1.0, 1.5 และ 2.0 ระยะเวลาการเพิ่มน้ำหนัก เท่ากับ  $t_{100}$  (หาโดยวิธี  $\sqrt{t}$ ) 90 นาที 24 ชม. และ 48 ชม. การทดสอบเหล่านี้ไม่มีการวัดแรงดันน้ำในโพรงดิน (no measurement of pore water pressure) ทั้งในแบบไตรแอกเซียล และคอนโซลิดেশัน ทั้งนี้เนื่องจากว่าเครื่องมือไม่พร้อม การทดสอบแบบคอนโซลิดেশันใช้ Silicon grease เพื่อช่วยลดแรงเสียดทานระหว่างดินตัวอย่าง และวางแหวนบรรจุดิน (ring container)

#### 1.4 ประโยชน์ของการวิจัย

ประโยชน์ที่จะได้รับจากผลการวิจัย มีดังนี้

- ก. ความแตกต่างของพฤติกรรมของดินเหนียวอ่อน ดอนเมือง จากการทดสอบแบบไตรแอกเซียล และคอนโซลิดেশัน
- ข. ผลกระทบของอัตราการเพิ่มน้ำหนักต่อพฤติกรรมของดินเหนียวอ่อนดอนเมือง จากการทดสอบแบบไตรแอกเซียลและคอนโซลิดেশัน
- ค. ผลกระทบของระยะเวลาการเพิ่มน้ำหนัก ต่อพฤติกรรมของดินเหนียวอ่อนดอนเมือง จากการทดสอบแบบไตรแอกเซียลและคอนโซลิดেশัน
- ง. ความแตกต่างของพฤติกรรมของดินเหนียวอ่อนดอนเมือง เนื่องจากการอัดตัวคายน้ำแบบ Isotropic และ Anisotropic ( $K_0$ )