



บทที่ 6

สรุปและขอเสนอแนะ

จากผลการทดลองและวิเคราะห์ สามารถสรุปผลได้ดังนี้

1. ความสามารถในการรับน้ำหนักของ เสาเข็มรูปตัว เอช ในชั้นดินเหนียว จะเกิดจากความต้านทานบนลำตัวของ เสาเข็ม เป็นส่วนใหญ่
2. การ เบี่ยงเบนของ เสาเข็มซึ่งมีการค่อ อาจเกิดขึ้นโดยง่าย โดยเฉพาะ เมื่อมีการค่อหลายๆท่อน และการ เบี่ยงเบนนี้จะเป็นผลค่อเนื่อง ทำให้เสาเข็มซึ่งมี อัตราส่วนความชะลุดสูง หนีค่อจากการ โกงงอ เมื่อรับน้ำหนักสูง และปลายหมั่งถึงชั้นดิน ซึ่งมีความต้านทานที่ปลายเสาเข็มสูง
3. การ โกงงอของ เสาเข็มซึ่ง เกิดค่อเนื่องจากการ เบี่ยงเบนของปลาย เสาเข็ม จะเกิดมากในแนวแกนที่อ่อนแอกว่า (รัศมีจโรเรชันน้อย) และจะเกิดมากใน ชั้นดินเหนียวอ่อน ซึ่งมีหน่วยแรงเฉือนตั้งแต่ 0.95 ตัน/ม^2 (U/C) ถึง 1.7 ตัน/ม^2 (U/C)
4. เสาเข็ม H-100 เมื่อหนีค่อจากการ โกงงอ มีค่าความเค้นเท่ากับ $1,066 \text{ กก./ซม}^2$ และมีอัตราส่วนความชะลุดเท่ากับ 850
5. เมื่อพิจารณาพื้นที่ผิวหนีค่อด้านข้างของ เสาเข็มเท่ากับพื้นที่ผิวสุทธิ สัมประสิทธิ์การ เกาะตัว (α) มีค่าต่ำสุดเท่ากับ 0.38 (H=100) และ 0.52 (H=200) ในชั้นดินเหนียวอ่อน และเท่ากับ 0.35 (H=100) และ 0.51 (H=200) ในชั้นดินเหนียวแข็ง
หน่วยแรงต้านทานด้านข้างมีค่าต่ำสุดเท่ากับ 0.58 ตัน/ม^2 (H=100) และ 0.80 ตัน/ม^2 (H=200) ในชั้นดินเหนียวอ่อน และมีค่าเท่ากับ 3.40 ตัน/ม^2 (H=100) และ 4.49 ตัน/ม^2 (H=200) ในชั้นดินเหนียวแข็ง

6. เมื่อพิจารณาพื้นที่ผิวพิศิกคานข้างค่อหน่วยความยาวของ เสาคีม เท่ากับสี่เท่าความกว้าง เสาคีม

สัมประสิทธิ์การเกาะตัว (α) มีค่าต่ำสุดเท่ากับ 0.53 (H-100) และ 0.76 (H-200) ในชั้นดินเหนียวอ่อน และเท่ากับ 0.49 (H-100) และ 0.75 (H-200) ในชั้นดินเหนียวแข็ง

หน่วยแรงคานทานคานข้างมีค่าต่ำสุดเท่ากับ 0.83 ตัน/ม² (H-100) และ 1.17 ตัน/ม² (H-200) ในชั้นดินเหนียวอ่อน และมีค่าเท่ากับ 4.85 ตัน/ม² (H-100) และ 6.5 ตัน/ม² (H-200)

7. ในกรณีรับแรงกึ่ง แนวพิศิกของเสาคีม H-100 ในชั้นดินเหนียวแข็ง จะเกิดรอยเส้นรอบรูปสุทธิ แต่ในชั้นดินเหนียวอ่อน จะเกิดในแนวเส้นรอบรูปซึ่งลากเชื่อมขอบปีกคานของเสาคีม (4 เท่าความกว้างเสาคีม)

8. ในดินกรุงเทพฯ เสาคีมตัวเอช (ขนาด H -100 ขึ้นไป) ซึ่งไม่มีการเบี่ยงเบนขณะค่อและคดคอก และรับแรงในแนวแกนไม่เบี่ยงศูนย์ จะไม่พิศิกเนื่องจากการโก่งงอ แต่จะพิศิกแบบพังทะลาย (Crushing) ในตัวเสาคีม เมื่อเสาคีมรับน้ำหนักกดสูง

9. ควรศึกษา

9.1 ความสามารถในการรับน้ำหนักของเสาคีมชนิดนี้ ขนาดอื่น ทั้งชนิดคีมเดี่ยวและคีมกลุ่ม

9.2 ความสามารถในการรับน้ำหนักและพฤติกรรมเกี่ยวกับการโก่งงอของเสาคีมชนิดนี้เมื่อคดคองเสาคีมโดยวิธีอื่น เช่น คดควยลกดคีม

9.3 การกักรอนที่เกิดค่อเสาคีมเหล็กในชั้นดินกรุงเทพฯ

9.4 ขบวนการและวิธีการในการประมาณกำลังการรับน้ำหนักของ

เสาคีมงอ