



### 1.1 ความเป็นมาของปัญหา

การทดสอบเส้าเข็มเป็นการทดลองทางวิศวกรรมอย่างหนึ่งในสานาน ปัจจุบัน งานออกแบบฐานรากเส้าเข็มมักจะใช้การทดสอบเส้าเข็มสำหรับทดสอบความสามารถ ในการรับแรงของเส้าเข็มตามที่ได้ออกแบบไว้ หรือเพื่อหาแรงพิบัติของเส้าเข็ม อย่างไรก็ตามวิธีทดสอบเส้าเข็มที่ถือปฏิบัติทั่ว ๆ ไปในงานทดสอบเส้าเข็มนิมากหลายวิธี แต่ ละวิธีล้วนแตกต่างกัน จึงน่าจะໄค์ศึกษาดูของวิธีทดสอบเส้าเข็มที่การรับแรงของเส้า เข็ม

### 1.2 การสำรวจการวิจัยอื่น ๆ ที่เกี่ยวข้องซึ่งได้กระทำมานแล้ว

การทดสอบเส้าเข็ม<sup>1</sup> มีคุณภาพดีถึงการใช้แรงกดหัวเส้าเข็มเดียวคิดในแนว แกนโดยตรงแต่เพียงอย่างเดียว การทดสอบเส้าเข็มยังรวมถึงการทดสอบการรับแรง นุุ่ด้าน แรงด้านข้างซึ่งอาจอยู่ในแนวราบ หรือตั้งฉากกับแกนเส้าเข็ม แรงอย่าง นี้นั้นแต่เพียงอย่างเดียว หรือการรับแรงต่าง ๆ ดังกล่าวพร้อมกันของเส้าเข็มเดียวคิด เเส้าเข็มเดียวเอียง หรือเส้าเข็มกลุ่มซึ่งประกอบด้วยเส้าเข็มเอียงทั้งหมด เเส้าเข็มคิด ทั้งหมด หรือทั้งเส้าเข็มคิดและเส้าเข็มเอียงคละอยู่ด้วยกัน

<sup>1</sup> คำว่า "การทดสอบเส้าเข็ม" ที่ใช้ในการวิจัยนี้ หมายถึง การทดสอบเส้า เข็มด้วยแรงสติติกอย่างเดียว ในรวมถึงการทดสอบเส้าเข็มด้วยแรงจลน์ แรงสั่นสะเทือน แรงระเบิด ฯลฯ

ตามรายงานของ Fellenius, B.H. (1975) วิธีที่ใช้เป็นพื้นฐานสำหรับทดสอบการรับแรงกดในแนวแกนของเสาเข็มเดียวคือมีอยู่ 3 วิธี

1. วิธีทดสอบเสาเข็มแบบ Slow Maintained Load Test
2. วิธีทดสอบเสาเข็มแบบ Constant Rate of Penetration Test
3. วิธีทดสอบเสาเข็มแบบ Cyclic Test

นอกจากนี้ยังมีวิธีทดสอบการรับแรงกดในแนวแกนของเสาเข็มเดียวคือแบบอื่น ๆ ที่ตัดแปลงมาจากวิธีทดสอบเสาเข็ม 3 วิธีดังกล่าว

#### 1.2.1 วิธีทดสอบเสาเข็มแบบ Slow Maintained Load Test

Slow Maintained Load Test เป็นวิธีทดสอบเสาเข็มซึ่งใช้กันแพร่หลาย ในทวีปอเมริกาเหนือ ในการทดสอบเสาเข็มแรงกดทดสอบเสาเข็มถูกเพิ่มขึ้นเป็นขั้น ๆ A.S.T.M. Designation D 1143-57T (1958) แนะนำให้เพิ่มแรงกดทดสอบเสาเข็มขั้นละ 25% ของแรงที่คาดว่าใช้ออกแบบให้เสาเข็มรับ แรงทดสอบเสาเข็มแต่ละขั้นจะถูกคงไว้จนเสาเข็มหยุดหมุน โดยถือว่าขณะที่เสาเข็มหยุดหมุนคราวหักเส้าเข็มเทากับคราบหมุนนั่นซึ่งเรียกว่า "Limiting Rate" แรงทดสอบเสาเข็มจะถูกเพิ่มขึ้นมากกว่าเดิมเมื่อหัวเสาเข็มหักดึง limiting rate.

Cooling, L.F. และ Packshaw, S. (1950) แนะนำให้ใช้ limiting rate เท่ากับ  $0.084 \text{ มม./ชั่วโมง}$  ( $0.0033 \text{ นิ้ว/ชั่วโมง}$ ) Civil Engineering Code of Practice Joint Committee (1954) กำหนด limiting rate ไว้  $0.305 \text{ มม./ชั่วโมง}$  ( $0.001 \text{ พค/ชั่วโมง}$ ) Indian Standard, I.S., 2911,



Part 1 (1964) ใช้อัตราที่ 0.02 มม./ชั่วโมง ( $0.0008 \text{ มิลลิเมตร}/\text{ชั่วโมง}$ ) เป็น limiting rate A.S.T.M. Designation D 1143-57T (1958) ก่อนด้วยอัตราที่ 0.305 มม./ชั่วโมง ( $0.001 \text{ พุก}/\text{ชั่วโมง}$ ) เป็น limiting rate หรือเมื่อคงแรงที่ดูดซึมน้ำไว้เป็นเวลานานถึง 2 ชั่วโมง สุดแต่ความอย่างในจะเกิดขึ้นก่อน

บนที่กระยะที่ต้องห้ามเสาเข้มก่อนและหลังเพิ่มแรงที่ดูดซึมน้ำไว้ทุกครั้ง และตลอดช่วงเวลาที่คงแรงที่ดูดซึมน้ำไว้ทุกระยะ การที่ดูดซึมน้ำอาจหยุดที่แรงที่ดูดซึมน้ำแค่ไหนก็ได้ตามต้องการ A.S.T.M. Designation D 1143-57T (1958) แนะนำให้ที่ดูดซึมน้ำกับแรงที่ดูดซึมน้ำเท่ากับ 200% ของแรงที่คาดว่าใช้ออกแบบให้เสาเข้มรับ การที่ดูดซึมน้ำอาจจะที่ดูดซึมน้ำเสาเข้มพิบิตโดยเพิ่มแรงที่ดูดซึมน้ำที่จะลดแรงที่ดูดซึมน้ำลงหมัด ปล่อยให้เสาเข้มเคลื่อนที่ในชั่วโมง แล้วที่ดูดซึมน้ำเพิ่มแรงที่ดูดซึมน้ำใหม่ก็เท่ากับแรงที่ใช้ออกแบบให้เสาเข้มรับหรือมากกว่า

ในการที่ดูดซึมน้ำเสาเข้มตาม A.S.T.M. Designation D 1143-57T (1958) เมื่อหักดูดเสาเข้มถึงแรงที่ดูดซึมน้ำเท่ากับ 200% ของแรงที่คาดว่าใช้ออกแบบให้เสาเข้มรับ ถ้าเสาเข้มยังไม่หล่อ จะต้องคงแรงที่ดูดซึมน้ำไว้เป็นเวลา 24 ชั่วโมงหรือนานกว่า แล้วแค่ถ้าที่ดูดซึมน้ำเสาเข้ม Fuller, F.M. และ Hoy, H.E. (1970) แนะนำให้คงแรง

ทดสอบนี้ไว้ 24 ชั่วโมงหรือ 48 ชั่วโมง บันทึกระยะหักของหัวเส้าเข้มระหว่างคงแรงทดสอบเส้าเข้มและตอนสิ้นสุดเวลาคงแรงทดสอบเส้าเข้ม (A.S.T.M. Designation D:1143-57T, 1958) Fuller, F.M. และ Hoy, H.E. (1970) เสนอให้บันทึกระยะหักของหัวเส้าเข้มทุก ๆ 30 นาที ส่วนรับ 12 ชั่วโมงแรกนับตั้งแต่คงแรงทดสอบเส้าเข้มไว้แล้วทุก ๆ ชั่วโมงหลังจากนั้น

หลังจากคงแรงทดสอบเส้าเข้มที่ 200% ของแรงที่คาดว่าใช้ออกแบบให้เส้าเข้มรับ ลดแรงทดสอบเส้าเข้มลงเหลือ ๆ กันครึ่งละ 50% ของแรงที่คาดว่าใช้ออกแบบให้เส้าเข้มรับ (A.S.T.M. Designation D 1143-57T, 1958) คงแรงทดสอบเส้าเข้มที่ลดลงแต่ละครั้งไว้ไม่น้อยกว่าครึ่งชั่วโมง และบันทึกระยะคืนของหัวเส้าเข้มทันทีก่อนและหลังลดแรงทดสอบเส้าเข้มทุกครั้ง บันทึกระยะคืนของหัวเส้าเข้มครั้งสุดท้ายหลังลดแรงทดสอบลงหมัดแล้ว 24 ชั่วโมง Fuller, F.M. และ Hoy, H.E. (1970) แนะนำให้บันทึกระยะคืนของหัวเส้าเข้มครั้งสุดท้ายหลังลดแรงทดสอบเส้าเข้มลงหมัดแล้ว 12 ชั่วโมง

#### 1.2.2 วิธีทดสอบเส้าเข้มแบบ Constant Rate of Penetration Test

Whitaker, T. (1957) คิดวิธีทดสอบเส้าเข้มแบบ Constant Rate of Penetration Test ขึ้นใช้ทดสอบเส้าเข้มจำลองซึ่งทำด้วยลูกทดลองเหลืองขนาดเส้นผ่าศูนย์กลาง 1/8 นิ้ว ในห้องทดลอง Whitaker, T. เรียกการทดสอบเส้าเข้มแบบนี้ว่า "C.R.P. Test" C.R.P. Test ไม่ได้รับความนิยมใช้

จนกระทั่งได้รับการพิสูจน์ว่าสามารถใช้ทดสอบเสาเข็มในสันมาไก้โดย Whitaker, T.

และ Cook, R.W. (1961) และ Whitaker, T. (1963) เนื่องจากทดสอบเสาเข็มแบบ C.R.P. Test กระทำไกรวดเร็ว C.R.P. Test จึงเป็นที่นิยมใช้แพร่หลายมากขึ้นในงานวิศวกรรม

ในการทดสอบเสาเข็มแบบ C.R.P. Test เสาเข็มจะถูกกดลงคืนด้วยอัตราที่ต่ำๆ ที่จากคำแนะนำที่ลงเสาเข็มไว้ ในขณะเดียวกันกับบันทึกแรงทดสอบเสาเข็ม ระยะหักของหัวเสาเข็มและเวลาไว้คลอด Garneau, R. และ Samson, L. (1974) แนะนำให้บันทึกข้อมูลคงกลาวทุก ๆ ช่วงประมาณ 1 นาที ถึง 2 นาที จนเสาเข็มพิบต์และต่อจากนั้นบันทึกทุก ๆ 5 นาที หรือนานกว่า การควบคุมอัตราหักของหัวเสาเข็มสามารถควบคุมโดยปรับแรงทดสอบเสาเข็มให้เสาเข็มหักลงที่ลักษณะอย่างในเวลาที่จำกัดไว้ Garneau, R. และ Samson, L. (1974) ใช้เครื่องจักรกลเข้าช่วยควบคุมอัตราหักของหัวเสาเข็ม โดยติดตั้งปั๊มซึ่งทำงานด้วยกระแสไฟฟ้าและใช้เครื่องควบคุมอัตราการปั๊มน้ำมัน (flow regulator) เข้าไปในแม่นรงไอกرومลิกซ์ ที่ 4 ไปเสาเข็มมักถูกทดสอบจนพิบต์ Commission on Pile Research (1970) ในประเทศสวีเดนกำหนดให้ทดสอบเสาเข็มอย่างน้อยถึง 3 เทาแรงออกแบบให้เสาเข็มรับหักของหัวเสาเข็มหักลง 60 มม.

Whitaker, T. (1963) แนะนำให้ทดสอบเสาเข็มด้วยการคงอัตราหักของหัวเสาเข็มไว้เท่ากับ 0.75 มม./นาที ( $0.03 \text{ นิวตัน}/\text{นาที}$ ) สำหรับเสาเข็มชั้นรับแรงส่วนใหญ่ด้วยแรงทานของคินบริเวนผิวข้างเสาเข็ม (friction pile) ซึ่งผังอยู่ในคินเหนียว และอัตราหักของหัวเสาเข็ม 1.5 มม./นาที ( $0.06 \text{ นิวตัน}/\text{นาที}$ ) หรือ

มากกว่าสำหรับเสาเข็มซึ่งรับแรงส่วนใหญ่ด้วยแรงต้านของคินตรองปลายเสาเข็ม (end bearing pile) ซึ่งฝังอยู่ในดินทราย หรือดินกรวด

A.S.T.M. Subcommittee 11(1970) แนะนำให้ทดสอบเสาเข็มด้วยการคงอัตราหดุกของหัวเสาเข็มไว้เท่ากับ 0.8 มม./นาที ( $0.03 \text{ นิว}/\text{นาที}$ ) สำหรับ friction pile ซึ่งฝังอยู่ในดินเหนียวและอัตราการหดุกของหัวเสาเข็ม 1.5 มม./นาที ( $0.06 \text{ นิว}/\text{นาที}$ ) สำหรับ end bearing pile ซึ่งฝังอยู่ในดินทราย ดินกรวด หรือบนชั้นหิน

Garneau, R. และ Samson, L. (1974) แนะนำให้ทดสอบเสาเข็มที่ซึ่งฝังอยู่ใน sensitive clay ด้วยการคงอัตราหดุกของหัวเสาเข็มไว้น้อยประมาณ 0.25 มม./นาที ถึง 0.50 มม./นาที ( $0.01 \text{ นิว}/\text{นาที} \text{ ถึง } 0.02 \text{ นิว}/\text{นาที}$ ) เพื่อจะไม่มีเวลาพอสำหรับอ่านข้อมูลต่าง ๆ ที่จำเป็น

Whitaker, T. และ Cooke, R.W. (1961) ได้ศึกษาผลของการหดุกของหัวเสาเข็มโดยพิบัติของเสาเข็มซึ่งฝังอยู่ในดินเหนียวalon กอน Whitaker, T. และ Cooke, R.W. (1961) พบว่าเมื่ออัตราหดุกของหัวเสาเข็มเปลี่ยนแปลงไประหว่าง  $1/2$  และ  $4$  เท่าของอัตราหดุก  $0.032 \text{ นิว}/\text{นาที}$  แรงพิบัติของเสาเข็มเปลี่ยนแปลงไม่เกิน  $4\%$  Whitaker, T. (1963) ยังได้ศึกษาต่อไปอีกและพบว่า การหดุกของหัวเสาเข็มของหัวเสาเข็มไม่สามารถลดลงเป็นครึ่งหนึ่งโดยไม่มีผลต่อแรงพิบัติของเสาเข็ม ถ้าอัตราการหดุกของหัวเสาเข็ม

ไม่สม่ำเสมอจะทำให้กราฟ แรงทดสอบเสาเข็ม - ระยะหดุกของหัวเสาเข็ม ไม่ราบเรียบ A.S.T.M. Subcommittee 11 (1970) ยอนให้อัตราหดุกของหัวเสาเข็มระหว่างทดสอบเสาเข็มเปลี่ยนแปลงไปจากที่ระบุไว้ไม่เกินกว่า  $\pm 50\%$

### 1.2.3 วิธีทดสอบเสาเข็มแบบ Cyclic Test

ตามรายงานของ Kjellman, W. และ Liljedahl, Y. (1951)

Kolm, R. แห่ง Bridge Department of the Royal Swedish Board of Roads and Waterways ได้คิดวิธีทดสอบเสาเข็มแบบ Cyclic Test ขึ้นในปี ค.ศ. 1936 โดยพยายามรวมเอาผลการเปลี่ยนแปลงแรงที่เสาเข็มจะคงรับในเวลาต่อมาเข้าเกี้ยวของค่วย วิธีทดสอบเสาเข็มประกอบด้วยการเพิ่มแรงทดสอบเสาเข็มเป็นขั้น ๆ Broms, B.B. (1972) เพิ่มแรงทดสอบเสาเข็มเป็น 25 50 70 80 85 90 95 100 % ของแรงที่คาดว่าเป็นแรงพิบต์ของเสาเข็ม ทั่ว ๆ ไปในประเทศสวีเดนครั้งแรกให้ทดสอบเสาเข็มด้วยแรงทดสอบเสาเข็ม  $1/3$  ของแรงที่คาดว่าอยู่ในเสาเข็มรับ (Fellenius, B.H., 1975) ทันทีที่เพิ่มแรงทดสอบเสาเข็มขึ้นแต่ละขั้น เสาเข็มจะถูกทดสอบการรับการเปลี่ยนแปลงแรงทดสอบเสาเข็มหลาย ๆ ครั้งก่อนเนื่องกัน การทดสอบการรับการเปลี่ยนแปลงแรงทดสอบเสาเข็มแต่ละครั้งกระทำโดยเพิ่มแรงทดสอบเสาเข็มขึ้นถึงแรงที่ต้องการทดสอบ แล้วลดแรงทดสอบเสาเข็มลงอ้าจะเหลือ 50 % ของแรงทดสอบเสาเข็มขณะนั้น (Fellenius, B.H., 1975) แรงทดสอบเสาเข็มอาจลดลงมากกว่า 50 % ของแรงทดสอบเสาเข็มขณะนั้น ขึ้นอยู่กับน้ำหนักโครงสร้างที่เสาเข็มรองรับและแรงสูงสุดที่เสาเข็มรับ (Kjellman, W., and Liljedahl, Y., 1951; Broms, B.B., 1972)

เมื่อแรงทดสอบเสาเข็มไม่มาก Kjellman, W. และ Liljedahl, Y. (1951) แนะนำให้ทดสอบการรับการเปลี่ยนแปลงแรงทดสอบเสาเข็ม 3 ถึง 5 ครั้ง Broms, B.B. (1972) แนะนำให้ทดสอบ 5 ถึง 10 ครั้ง ในประเทศสวีเดนโดยทั่ว ๆ

ไปทดสอบ 10 ครั้ง (Fellenius, B.H., 1975) เมื่อแรงทดสอบเสาเข้มมาก Kjellman, W. และ Liljedahl, Y. (1951) แนะนำให้ทดสอบการรับการเปลี่ยนแปลงแรงทดสอบเสาเข้ม 5 ถึง 10 ครั้ง ในประเทศสวีเดนทั่ว ๆ ไปทดสอบ 20 ครั้ง (Fellenius, B.H., 1975) เมื่อแรงทดสอบใกล้ถึงแรงพิบัติของเสาเข้ม Broms, B.B. (1972) แนะนำให้ทดสอบอาจถึง 100 ครั้ง ทุกครั้งที่เพิ่มหรือลดแรงทดสอบเสาเข้ม Kjellman, W. และ Liljedahl, Y. (1951) แนะนำให้บันทึกระยะหักของหัวเสาเข้มทุก ๆ 2 นาที จนกว่าระยะหักของหัวเสาเข้มจะคงตัว Broms, B.B. (1972) ทดสอบเสาเข้มโดยรักษาช่วงเวลาที่ทดสอบการรับการเปลี่ยนแปลงแรงทดสอบเสาเข้มแต่ละครั้งไว้คงที่ และคงแรงทดสอบเสาเข้มไว้ 3 ถึง 5 นาที จึงลดแรงทดสอบเสาเข้มลง พร้อมทั้งทดสอบการรับการเปลี่ยนแปลงแรงทดสอบเสาเข้มหลาย ๆ ครั้งจนระยะหักของหัวเสาเข้มคงตัว ทั่ว ๆ ไปในประเทศสวีเดนเวลาที่ใช้ทดสอบการรับการเปลี่ยนแปลงแรงทดสอบเสาเข้มแต่ละครั้งนาน 20 นาที (Fellenius, B.H., 1975) หยุดทดสอบเสาเข้มเมื่อระยะหักเพิ่มของหัวเสาเข้มเพิ่มนากขึ้นแต่ละครั้งที่เพิ่มแรงทดสอบเสาเข้มซ้ำ

#### 1.2.4 วิธีทดสอบการรับแรงกดในแนวแกนของเสาเข้มเดียวคิงแบบอื่น ๆ

##### วิธีทดสอบเสาเข้มแบบ Chellis, R.D. Chellis, R.D. (1946)

แนะนำให้ทดสอบเสาเข้มโดยลดแรงทดสอบเสาเข้มลงหมกทุกครั้งก่อนเพิ่มแรงทดสอบเสาเข้มขึ้นใหม่ ทุกครั้งที่เพิ่มแรงทดสอบเสาเข้มหรือลดแรงทดสอบเสาเข้มจะอยู่บนเสาเข้มขึ้นใหม่ ทุกครั้งที่เพิ่มแรงทดสอบเสาเข้มหรือลดแรงทดสอบเสาเข้มจะอยู่บนเสาเข้มน้อยมาก

Chellis, R.D. (1946) ใช้คำแนะนำดูด "Center of Resistance" ของคินชิงค่าผวนจากสูตร  $I = AEd/R$  เมื่อ  $I$  เป็นระยะทางวัดจากหัวเสาเข้มไปยังจุด center of resistance  $R$  เป็นแรงทดสอบเสาเข้มขณะนั้น  $A$  เป็นพื้นที่หน้าตัดเสาเข้มเฉลี่ยในช่วงระหว่างหัวเสาเข้มกับจุด center of resistance  $E$  เป็นโมดูลัสแห่งความยืดหยุ่นของวัสดุที่ใช้ทำเสาเข้ม  $d$  เป็นระยะหดยืดหยุ่น (elastic shortening) ของเสาเข้ม ช่วยบ่งชี้แรงทดสอบเสาเข้มขณะนั้นถูกส่งผ่านเสาเข้มไปถึงชนิดที่ต้องการทดสอบการรับแรงแล้วหรือยัง

วิธีทดสอบเสาเข้มแบบ Van Weele, A.F. Van Weele, A.F. (1957) ใช้วิธีทดสอบเสาเข้มแบบ Slow Maintained Load Test เป็นพื้นฐานในการทดสอบเสาเข้ม Van Weele, A.F. (1957) ให้รวมการเพิ่มแรงทดสอบเสาเข้มขึ้นเทาแรงทดสอบเดิมและลดแรงทดสอบเสาเข้มลงหมู่ชากัน สาย ๆ ครั้ง เข้าด้วยทุกครั้งก่อนเพิ่มแรงทดสอบเสาเข้มขึ้นมากกว่าแรงทดสอบเสาเข้มเดิม ควรวิธีทดสอบเสาเข้มแบบนี้ Van Weele, A.F. (1957) สามารถแยกแรงซึ่งเสาเข้มรับได้เนื่องจากแรงทานของคินชิงรอบ ๆ เสาเข้ม (skin friction) และแรงซึ่งเสาเข้มรับได้เนื่องจากแรงทานของคินชิงปลายเสาเข้ม (end bearing) ออกจากกัน

วิธีทดสอบเสาเข้มแบบ A.S.T.M. Designation D 1143-57T

A.S.T.M. Designation D1143-57T (1958) แนะนำให้ทดสอบเสาเข้มโดยเพิ่มแรงทดสอบเสาเข้มขึ้นเป็นขั้น ๆ และคงแรงทดสอบเสาเข้มแต่ละขั้นไว้ไม่น้อยกว่า 30 นาที ส่วนมากมักคงแรงทดสอบเสาเข้มไว้ 1 ชั่วโมง ก่อนเพิ่มแรงทดสอบเสาเข้ม

ขั้นมากกว่าเดิม วัดระยะที่รุกของหัวเสาเข็มทันทีก่อนและหลังเพิ่มแรง荷ทดสอบเสาเข็มแต่ละครั้ง และบันทึกระยะที่รุกของหัวเสาเข็มใหม่น้อยกว่า 3 ครั้ง ระหว่างคงแรง荷ทดสอบเสาเข็มแต่ละครั้ง

#### วิธี荷ทดสอบเสาเข็มแบบ Quick Maintained Load Test ตามรายงาน

ของ Fuller, F.M. และ Hoy, H.E. (1970) Texas Highway Department คิดวิธี荷ทดสอบเสาเข็มแบบ Quick Maintained Load Test ขึ้นและเริ่มนำไปใช้荷ทดสอบเสาเข็มในเดือนเมษายน ค.ศ. 1965 วิธี荷ทดสอบเสาเข็มประกอบด้วยการเพิ่มแรง荷ทดสอบเสาเข็มที่ละ 5 ตัน หรือ 10 ตัน บันทึกระยะที่รุกของหัวเสาเข็ม แรง荷ทดสอบเสาเข็มและข้อมูลอื่น ๆ ทันทีก่อนและหลังเพิ่มแรง荷ทดสอบเสาเข็ม แรง荷ทดสอบเสาเข็มที่เพิ่มขึ้นแต่ละครั้งจะถูกคงไว้นาน 2.5 นาที และจึงเพิ่มแรง荷ทดสอบเสาเข็มขึ้นใหม่ เมื่อ荷ทดสอบเสาเข็มจนพิบัติ (ขณะที่แรง荷ทดสอบเสาเข็มถูกคงไว้ด้วยการโยกแมลงไอกโรลิกซ์แล้วยังเดียว เสาเข็มจะถูกกลงสูญเสียเรื่อย ๆ) หยุดโยกแมลงไอกโรลิกซ์ บันทึกระยะที่รุกของหัวเสาเข็ม แรง荷ทดสอบเสาเข็มและข้อมูลอื่น ๆ ทันทีหลังจากหยุดโยกแมลงไอกโรลิกซ์ บันทึกข้อมูลเหล่านี้อีกหลังจากนั้น 2.5 นาที และ 5 นาที และลดแรง荷ทดสอบเสาเข็มลงหมัด ปล่อยเสาเข็มเคลื่อนคืน บันทึกระยะที่รุกของหัวเสาเข็มทันทีหลังจากลดแรง荷ทดสอบเสาเข็มลงหมัด และหลังจากนั้นทุก ๆ 2.5 นาที ตลอดช่วงเวลา 5 นาที

ตามรายงานของ Fellenius, B.H. (1975) เสาเข็มนักถูก荷ทดสอบแบบ Quick Maintained Load Test จนถึงแรง荷ทดสอบเสาเข็มเท่ากับ 300% ของแรง

ที่คาดว่ายอมให้เส้าเข้มรับได้ โดยเพิ่มแรงทดสอบเส้าเข้ม 20 ครั้ง แต่ละครั้งเพิ่มแรงทดสอบเส้าเข้มเท่ากับ 15% ของแรงที่คาดว่ายอมให้เส้าเข้มรับ คงแรงทดสอบเส้าเข้ม แต่ละครั้งไว้ 15 นาที อ่านและบันทึกข้อมูลต่อ ๆ ทุก ๆ 3 นาที

#### วิธีทดสอบเส้าเข้มแบบ "Method of Equilibrium" Mohan, D.,

Jain, G.S., และ Jain, M.P. (1967) คิดวิธีทดสอบเส้าเข้มแบบ Method of Equilibrium ขึ้น วิธีทดสอบเส้าเข้มประกอบด้วยการเพิ่มแรงทดสอบเส้าเข้มขึ้น เป็นขั้น ๆ ขั้นละ  $1/10$  ของแรงที่คาดว่าเส้าเข้มรับได้สูงสุด ด้วยแม่แรงไฮดรอลิกช์ภายในช่วงเวลา 3 ถึง 5 นาที แล้วคงแรงทดสอบที่เพิ่มแต่ละขั้นไว้ประมาณ 5 นาที ปล่อยให้แรงทดสอบเส้าเข้มลดลงเนื่องจากคินทร์รับเส้าเข้มทรุดจนถึงจุดสมดุล (equilibrium) จึงเพิ่มแรงทดสอบเส้าเข้มขึ้น ทว่าฯ ไปช่วงเวลาที่เส้าเข้มทรุดถูกภาวะสมดุลย์ค่อนข้างเร็ว แต่ในคินเห็นว่าจะนาน 2 ถึง 3 นาที ในคินหารายเส้าเข้มทรุดถูกภาวะสมดุลย์ค่อนข้างเร็ว แต่ในคินเห็นว่าจะนาน กว่าเล็กน้อย เมื่อแรงทดสอบเดาเข้มมาก Mohan, D., Jain, G.S., และ Jain, M.P. (1967) แนะนำให้คงแรงทดสอบเส้าเข้มไว้ประมาณ 10 ถึง 15 นาที ก่อนปล่อยให้แรงทดสอบเส้าเข้มลดลงเนื่องจากคินทร์รับเส้าเข้มทรุด

#### วิธีทดสอบเส้าเข้มโดยใช้ Quick Maintained Load Test รวมกับ

C.R.P. Test จากประสบการณ์จากการทดสอบเส้าเข้มในส้าน Fellenius, B.H. (1975) พบราก្យาด แรงทดสอบเส้าเข้ม - ระยะหักของหัวเส้าเข้ม ช่วงแรก ๆ ของการทดสอบเส้าเข้มแบบ C.R.P. Test และ Quick Mainatained Load Test สอดคล้องกับเคียงกันการทดสอบเส้าเข้มจึงนักจะใช้วิธีทดสอบเส้าเข้ม

หั้งสองแบบร่วมกัน โดยเริ่มทดสอบเสาเข็มแบบ Quick Maintained Load Test ก่อน แล้วเปลี่ยนวิธีทดสอบเสาเข็มเป็นแบบ C.R.P. Test เมื่ออัตราทรุดของหัวเสาเข็มใกล้ 0.5 มม./นาที (0.02 นิ้ว/นาที)

#### 1.2.5 การหาแรงพืบคิของเสาเข็มเดี่ยวคู่จากข้อมูลการทดสอบการรับแรงกดในแนวแกนของเสาเข็มเดี่ยวคู่

แรงพืบคิของเสาเข็ม<sup>1</sup> เป็นแรงสูงสุดซึ่งเสาเข็มสามารถรับได้โดยไม่ทำให้เกิดหักรองรับเสาเข็มพืบคิวแรงเฉือนและ/หรือทำให้เสาเข็มทรุดลงมาก การหาแรงพืบคิของเสาเข็มเป็นปัญหานั่งชี้วิศวกรในเชิงอยู่เสมอในงานทดสอบเสาเข็ม Davisson, M.T. (1973) ได้ให้ขอคิดเห็นเกี่ยวกับการหาแรงพืบคิของเสาเข็มจากข้อมูลการทดสอบเสาเข็มว่าเป็นเรื่องยุ่งชึ้นไม่สามารถเข้าใจได้ เพราะ "การทดสอบเสาเข็มไม่ได้ให้คำตอบ... เพียงแค่ให้ข้อมูลสำหรับคิวความ" อย่างไรก็ตามในการทดสอบเสาเข็มทั้งๆ ไป แรงทดสอบเสาเข็มจะระยะทรุดของหัวเสาเข็มจะถูกบันทึกไว้ การหาแรงพืบคิของเสาเข็มจากข้อมูลการทดสอบเสาเข็มจึงมักจะอาศัย ระยะทรุดของหัวเสาเข็ม ความชัน (slope) หรือลักษณะของกราฟ แรงทดสอบเสาเข็ม - ระยะทรุดของหัวเสาเข็ม เป็นเกณฑ์ประกอบการพิจารณาหาแรงพืบคิของเสาเข็ม

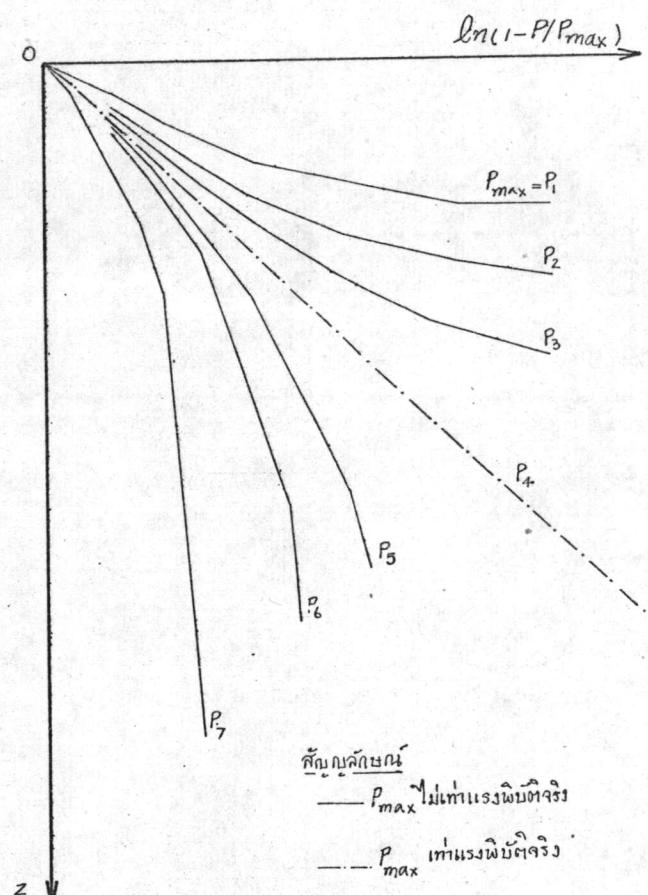
Terzaghi, K. (1942) อัศัยระยะทรุดของหัวเสาเข็มเป็นเกณฑ์แรงพืบคิของเสาเข็ม โดยถือว่าแรงพืบคิของเสาเข็มเป็นแรงทดสอบเสาเข็มที่ทำให้หัวเสาเข็มทรุด 1/10 เท่าเส้นผ่าศูนย์กลางทรงปลาเยเสาเข็ม

<sup>1</sup> คำว่า "แรงพืบคิของเสาเข็ม" ที่ใช้ในการวิจัยนี้ หมายถึง แรงพืบคิซึ่งเป็นแรงกดในแนวแกนของเสาเข็มเดี่ยวคู่

Kjellman, W. และ Liljedahl, Y. (1951) หาแรงพิบติของเสาเข็มชั่งดูกดทดสอบด้วยวิธีทดสอบเสาเข็มแบบ Cyclic Test โดยถือว่าแรงพิบติของเสาเข็มเป็นแรงทดสอบเสาเข็มชั่งที่ให้หัวเสาเข็มทรุดเทาบาระยะหักมากที่สุดที่ยอมให้เสาเข็มทรุดได้ ในว่าจักระทดสอบการรับการเปลี่ยนแปลงแรงทดสอบเสาเข็มด้วยแรงทดสอบเสาเข็มเท่านั้น ๑ กันก์ครองกตาน

Van der Veen, C. (1953) โดยเสนอวิธีหาแรงพิบติของเสาเข็มชั่งรับแรงส่วนใหญ่ด้วยแรงทานของคินกรงปล่ายเสาเข็ม (end bearing pile) วิธีหาแรงพิบติของเสาเข็มขั้นดูกดสมมุติฐานที่ว่า ลักษณะของกราฟ แรงทดสอบทรงปล่ายเสาเข็ม - ระยะหักทรงปล่ายเสาเข็ม สามารถเขียนแทนด้วยสมการ  $P = P_{max} (1-e^{-az})$  เมื่อ  $P$  เป็นแรงทดสอบทรงปล่ายเสาเข็ม  $z$  เป็นระยะหักทรงปล่ายเสาเข็มเนื่องจากแรง  $P$   $P_{max}$  เป็นแรงพิบติของเสาเข็ม  $a$  เป็นสัมประสิทธิ์ซึ่งมีผลต่อ ลักษณะกราฟ

Van der Veen, C. (1953) หาแรงพิบติของเสาเข็มโดยสมมุติแรงพิบติของเสาเข็มขั้นตอนหล่าย ๆ ค่า แล้วเขียนกราฟ  $z = \ln(1-P/P_{max})$  ตารางพิบติของเสาเข็มที่สมมุติขึ้นเท่าแรงพิบติจริงของเสาเข็ม กราฟ  $z = \ln(1-P/P_{max})$  จะเป็นเส้นตรง ในรูปที่ 1.1 กราฟ  $z = \ln(1-P/P_{max})$  เมื่อ  $P_{max}$  ที่สมมุติเท่าแรงพิบติจริงของเสาเข็มเป็นเส้นตรงสองเส้น Van der Veen, C. (1953) ให้เหตุผลไว้ว่าที่เป็นเช่นนี้อาจเนื่องมาจากการดูกดอัดตัวมาก่อน (precompression) ที่จะทดสอบเสาเข็ม ทำให้สัมประสิทธิ์  $a$  มีค่าสองค่า สัมประสิทธิ์  $a$  บังชั้นดูกดช่วง



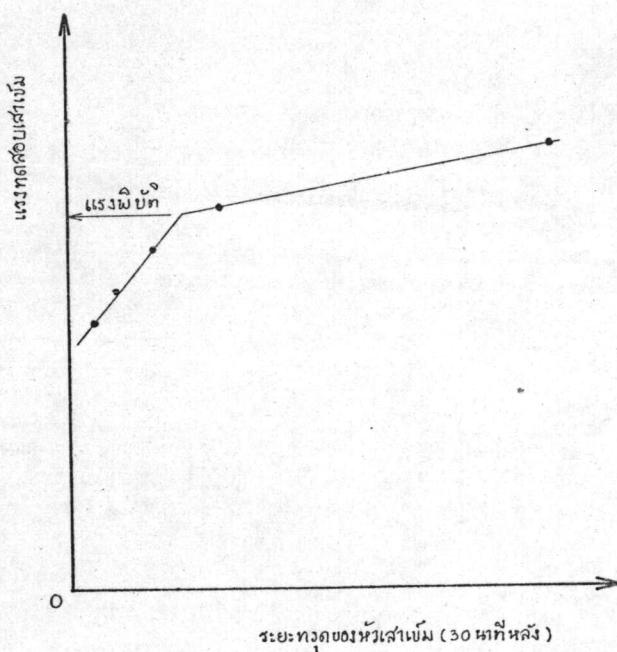
รูปที่ 1.1 กราฟหาแรงพิบัติของเส้าเข็มโดยวิธีของ Van der Veen, C.

เวลาที่คงแรงทดสอบเสาเข้มไว้และจำนวนครั้งที่ทดสอบการรับการเปลี่ยนแปลงแรงทดสอบเสาเข้ม (การเพิ่มและลดแรงทดสอบเสาเข้มช้าๆ หลาย ๆ ครั้ง) วิธีทางพิบต์ของเสาเข้มแบบ Van der Veen, C. จึงใช้ได้กับการทดสอบเสาเข้มที่คงแรงทดสอบเสาเข้มที่เพิ่มขึ้นแต่ละครั้งไว้ภายในช่วงเวลาที่จำกัดและทดสอบการรับการเปลี่ยนแปลงแรงทดสอบเสาเข้มด้วยจำนวนครั้งที่จำกัดไว้ เช่น กัน

Civil Engineering Code of Practice Joint Committee (1954) กำหนดแรงพิบต์ของเสาเข้มชั่งถูกทดสอบโดยวิธีทดสอบด้วยวิธีทดสอบเสาเข้มแบบ Slow Maintained Load Test ไว้ว่า เป็นแรงทดสอบเสาเข้มซึ่งทำให้อัตราหักดงของหัวเสาเข้มเพิ่มขึ้นเรื่อยๆ ในลักษณะโดยไม่ได้เพิ่มแรงทดสอบเสาเข้มขึ้น นอกเสียจากว่าอัตราหักดงของหัวเสาเข้มนี้สามารถอ่านจากเนื่องมาจากการหักดงคิน เมื่อนำมาในช่องว่าง เมื่อคินไอลอก (consolidation)

Housel, W.S. (1956) แนะนำให้ทางพิบต์ของเสาเข้ม จาวิธีทดสอบเสาเข้มแบบ Slow Maintained Load Test โดยเพิ่มแรงทดสอบเสาเข้ม ชั่งครั้งละเท่าๆ กันๆ ทุกๆ หนึ่งชั่วโมง Housel, W.S. (1956) พบว่า กราฟ แรงทดสอบเสาเข้ม-ระบบหักดงของหัวเสาเข้มภายในช่วงเวลา 30 นาทีหลังสามารถแทนได้โดยเส้นกรวยส่องเส้นโดยประมาณ Housel, W.S. (1956) ถือเอาค่าแรงทดสอบเสาเข้มทีุ่ดตัดของเส้นกรวยหักดง (จุด "Yield Point") เป็นแรงพิบต์ของเสาเข้ม

ตามรายงานของ Chellis, R.D. (1961) แรงพิบต์ของเสาเข้ม เป็นแรงทดสอบเสาเข้มซึ่งทำให้เสาเข้มหักดงคินอย่างรวดเร็ว หรือความหมายทางคณิตศาสตร์ เป็นแรงทดสอบเสาเข้มขณะที่ความชันของกราฟ แรงทดสอบเสาเข้ม-ระบบหักดงของหัวเสาเข้มมีค่าเข้าใกล้ล้านท์ ( $\infty$ ) เมื่อใช้แกนคิงแสดงระบบหักดงของหัวเสาเข้ม เส้นสัมผัสร้าฟ แรงทดสอบเสาเข้ม - ระบบหักดงของหัวเสาเข้ม



ຮູ່ປັ້ງການທີ່ 2 ການຫາແຮງພົບຕີ້ງຫຼວງເສດຖານີໄດ້ຍິວິ້ຂອງ House, W.S.

005776

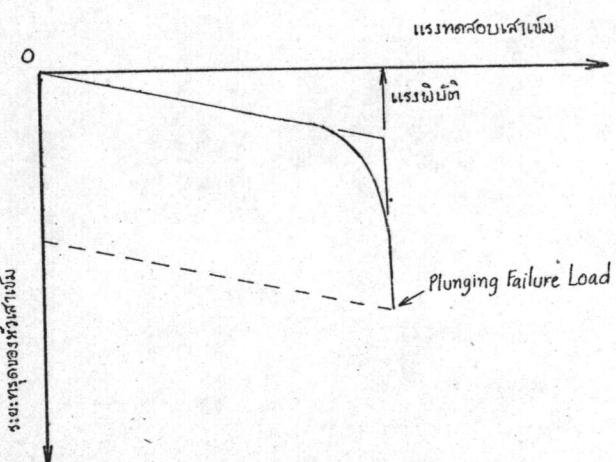
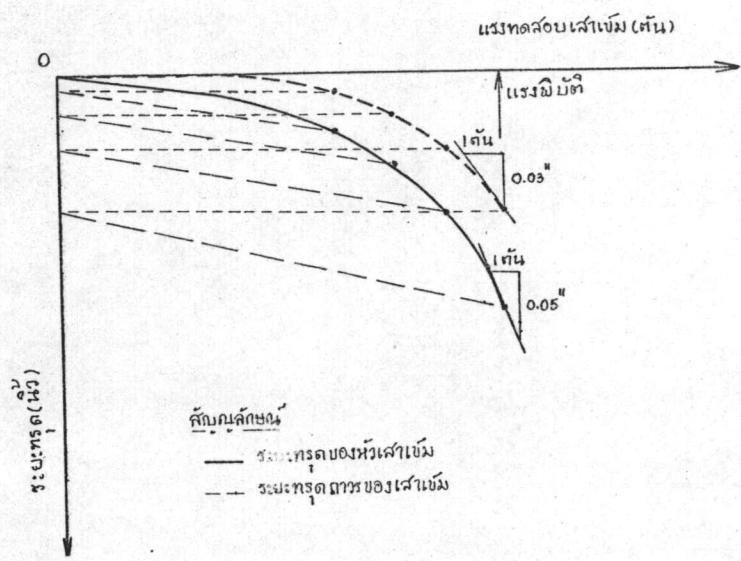
เป็นส่วนครึ่งของที่เสาเข็มพิบต์ ในทางปฏิบัติมักจะถือว่า แรงพิบต์ของเสาเข็มเป็นแรงทดสอบเสาเข็มขณะที่อัตราการเปลี่ยนแปลงของระบบหруดของหัวเสาเข็มนี้อ่อนเทียน กับแรงทดสอบเสาเข็มเพิ่มขึ้นอย่างเห็นได้ชัด

ตามรายงานของ Chellis, R.D. (1961) Nordlund, R.L. ถือแรงพิบต์ของเสาเข็มเป็นแรงทดสอบเสาเข็มขณะที่กราฟ แรงทดสอบเสาเข็ม-ระบบหруด ของหัวเสาเข็มมีความชัน  $0.05 \text{ นิวตัน}/\text{1คัน}$  ของแรงทดสอบเสาเข็ม หรือเป็นแรงทดสอบเสาเข็มขณะที่กราฟ แรงทดสอบเสาเข็ม-ระบบหруดถาวรของเสาเข็ม (plastic settlement) มีความชัน  $0.03 \text{ นิวตัน}/\text{1คัน}$  ของแรงทดสอบเสาเข็ม

Fuller, F.M. และ Hoy, H.E. (1970) ถือแรงพิบต์ของเสาเข็ม เป็นแรงทดสอบเสาเข็มที่มีค่าน้อยระหว่างแรงพิบต์ของเสาเข็มสองคันที่หามาจากวิธีของ Nordlund, R.L.

ตามรายงานของ Chellis, R.D. (1961) Rabe, W.H. ถือแรงพิบต์ ของเสาเข็มเป็นแรงทดสอบเสาเข็มขณะที่กราฟ แรงทดสอบเสาเข็ม-ระบบหруดของหัว เสาเข็มมีความชัน  $0.03 \text{ นิวตัน}/\text{1คัน}$  ของแรงทดสอบเสาเข็ม

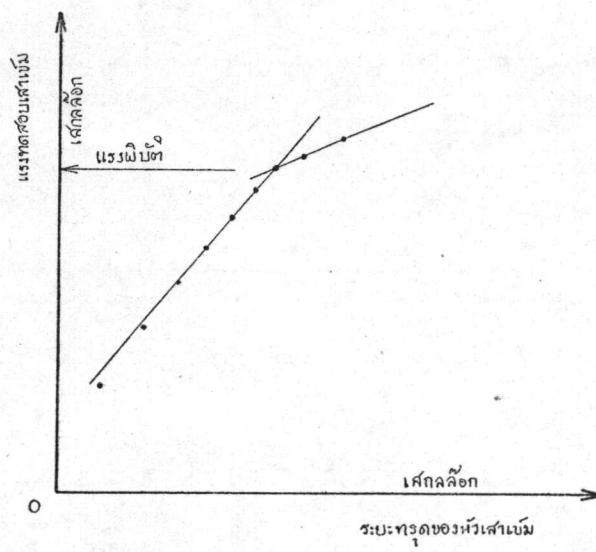
ตามรายงานของ Fuller, F.M. และ Hoy, H.E. (1970) แรง พิบต์ของเสาเข็มซึ่งถูกทดสอบโดยวิธีทดสอบเสาเข็มแบบ Quick Maintained Load Test จนพิบต์ (ขณะที่คงแรงทดสอบเสาเข็มไว้ โดยยกแม่แรงไปครอสลิฟฟ์ เสาเข็ม จะถูกอกถอนกินเรื่อยๆ แรงทดสอบเสาเข็มจะนั้นเรียกว่า "Plunging Failure Load") สามารถหาจากลักษณะของกราฟ แรงทดสอบเสาเข็ม-ระบบหруดของหัวเสา เข็ม โดยลากเส้นตรงลัมบัสกับส่วนของกราฟที่เป็นเส้นตรงสองส่วนดังรูปที่ 1.4 แรง ทดสอบเสาเข็มที่จุดตัดของเส้นลัมบัสทั้งสองถือเป็นแรงพิบต์ของเสาเข็ม เสกลที่ใช้ สำหรับเยี่ยนกร้าฟ แรงทดสอบเสาเข็ม-ระบบหруดของหัวเสาเข็มควรจะใช้  $1 \text{ นิวตัน}/\text{สำหรับ}$  แรงทดสอบเสาเข็มทุกๆ  $10 \text{ คัน}$  และระบบหруดของหัวเสาเข็ม  $0.10 \text{ นิวตัน}$  ตามลำดับ



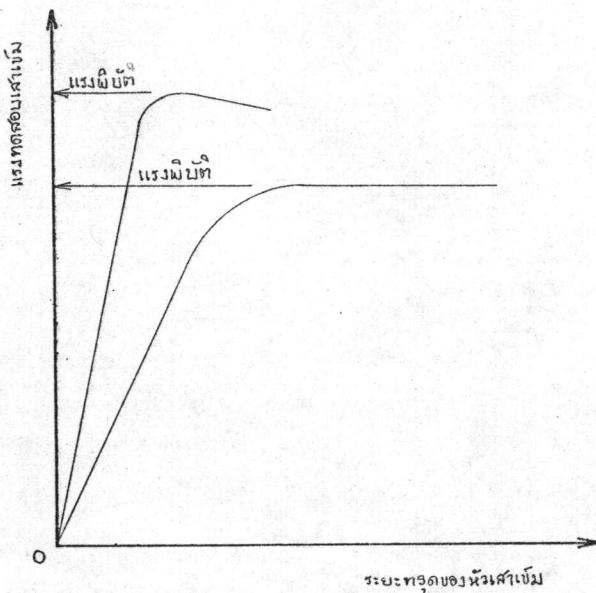
ตามรายงานของ Fellenius, B.H. (1975) De Beer, E.E.

หารังพิบติของเสาเข็มชั้งถูกทดสอบด้วยวิธีทดสอบเสาเข็มแบบ Slow Maintained Load Test โดยอาศัยลักษณะของกราฟ แรงทดสอบเสาเข็ม - ระยะหักของหัวเสาเข็ม De Beer, E.E. พนวิเคราะห์ แรงทดสอบเสาเข็ม - ระยะหักของหัวเสาเข็ม เมื่อแสดงไว้ตามเส้นลอก (logarithmic scale) ทั้งคู่ จะเป็นเส้นตรงสองเส้น ดังรูปที่ 1.5 ค่าแรงทดสอบเสาเข็มที่จุดตัดของเส้นตรงทั้งสองนี้ ถือเป็นแรงพิบติของเสาเข็ม

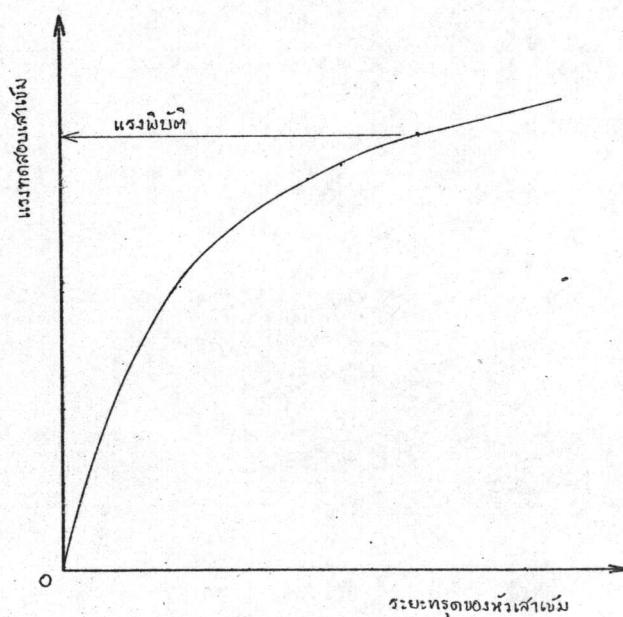
Whitaker, T. (1970) ไกด์ไนยามแรงพิบติของเสาเข็มชั้งถูกทดสอบด้วยวิธีทดสอบเสาเข็มแบบ C.R.P. Test ให้ว่าเป็นแรงทดสอบเสาเข็มขณะที่แรงทานของคินเกิดขึ้นเต็มที่ ในกรณีที่เป็น friction pile กราฟ แรงทดสอบเสาเข็ม - ระยะหักของหัวเสาเข็ม จะมีลักษณะดังรูปที่ 1.6 แรงทดสอบเสาเข็มอาจจะถึงค่าสูงสุดค่าหนึ่งแล้วลดลงเมื่อเสาเข็มทรุดมากขึ้น หรือแรงทดสอบเสาเข็มอาจจะถึงค่าสูงสุดค่านั้นแล้วคงที่ เมื่อเสาเข็มทรุดมากขึ้น ค่าแรงทดสอบเสาเข็มสูงสุดถือเป็นแรงพิบติของเสาเข็ม ส่วน end bearing pile กราฟ แรงทดสอบเสาเข็ม - ระยะหักของหัวเสาเข็ม จะมีลักษณะดังรูปที่ 1.7 แรงทดสอบเสาเข็มจะมากขึ้นเรื่อยๆ เมื่อเสาเข็มทรุดมากขึ้น จนถึงจุดหนึ่งที่กราฟแรงทดสอบเสาเข็ม - ระยะหักของหัวเสาเข็ม เริ่มเป็นเส้นตรง ค่าแรงทดสอบเสาเข็มตรงจุดที่กราฟ เริ่มเป็นเส้นตรง ถือเป็นแรงพิบติของเสาเข็ม ในทางปฏิบติจุดที่วนหมายก จึงมักใช้ค่าแรงทดสอบเสาเข็มที่ก่อให้เกิดระยะหักของหัวเสาเข็มเท่ากับ 10 % เส้นผ่าศูนย์กลางทรงกลมปลายเสาเข็มเป็นแรงพิบติของเสาเข็ม



รูปที่ 1.5 關係函數圖形之土壤酸度與作物產量之關係圖。資料來源：De Beer, E.E.



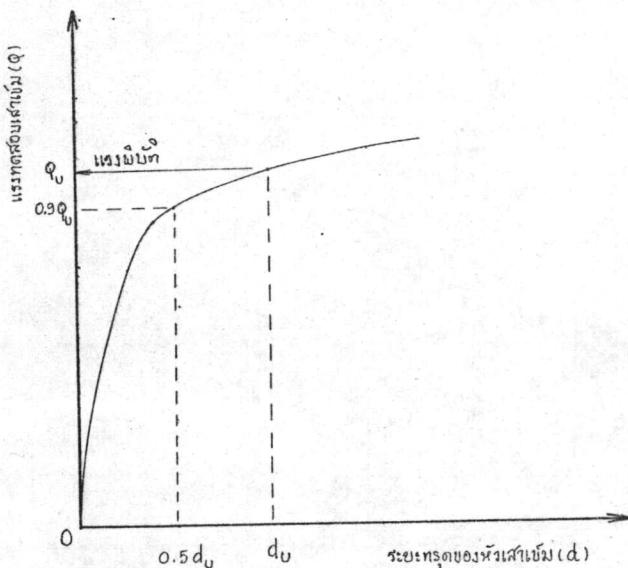
รูปที่ 1.6 การหาแรงดึงดูดของ friction pile  
โดยวิธีของ Whitaker, T.



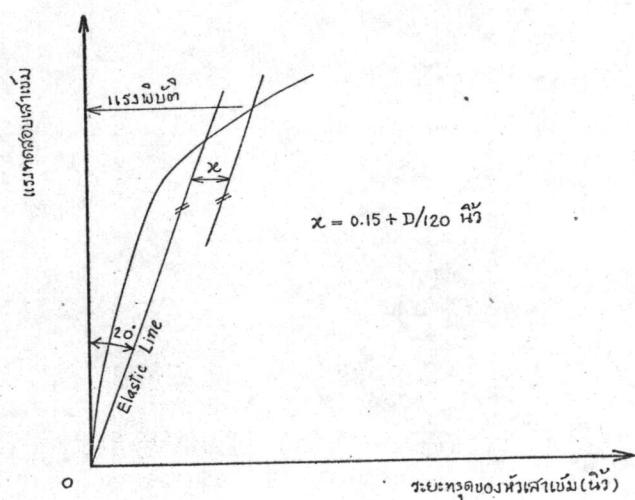
รูปที่ 1.7 การหาแรงดึงดูดของ end bearing pile  
โดยวิธีของ Whitaker, T.

Commission on Pile Research (1970) แนะนำให้ใช้กฎเกณฑ์เรียกว่า "90% Criterion" กับวิธีทดสอบเสาเข็มแบบ C.R.P. Test ในวิธีทดสอบนี้ในคืนชนิดไหนก็ตาม กฎเกณฑ์ตั้งขึ้นโดย Hansen, B.J. (1963) อาศัยสมมุติฐานทว่า กราฟ แรงทดสอบเสาเข็ม - ระยะหักของหัวเสาเข็ม เป็นรูปไฮเปอร์บولا (hyperbola) เมื่อเสาเข็มพิบคิ ถือแรงพิบคิของเสาเข็มเป็นแรงทดสอบเสาเข็มที่ทำให้เสาเข็มหักเป็นสองเทาของระยะหักภายในคราวเดียว 90 % ของแรงพิบคิของเสาเข็ม

Davisson, M.T. (1973) ได้แนะนำวิธีทางแรงพิบคิของเสาเข็มซึ่งรวมเอาผลของการบวกรากของความยาวเสาเข็มเข้าด้วย Davisson, M.T. (1973) ถือว่าแรงพิบคิของเสาเข็มเป็นแรงทดสอบเสาเข็มซึ่งทำให้หัวเสาเข็มหักมากกวาระยะหักที่คีบหุนของเสาเข็ม (elastic compression) ภายใต้แรงทดสอบเสาเข็มนน (เมื่อดูว่าเสาเข็มเป็นเสาอิสระปราศจากแรงดันตึงจากกับแนวแกนเสาเข็ม) ไปอีก  $0.15 + D/120$  นิว เมื่อ  $D$  เป็นเส้นผ่าศูนย์กลางเสาเข็มหน่วยเป็นนิว กฎเกณฑ์ของ Davisson, M.T. (1973) นี้ใช้สำหรับวิธีทดสอบเสาเข็มแบบ Slow Maintained Load Test โดยคงแรงทดสอบที่เพิ่มขึ้นแต่ละครั้งไว้ไม่เกินหนึ่งชั่วโมง เสกต์เหมาะสำหรับหาแรงพิบคิของเสาเข็มควรจะเลือกโดยใหม่ของเส้น elastic line (ซึ่งแทนด้วยสมการ  $P = AEd/L$  เมื่อ  $A$  เป็นพื้นที่หน้าตัดของเสาเข็ม  $d$  เป็น elastic compression ของเสาเข็ม  $P$  เป็นโน้มูลสแห่งความยืดหยุ่นของวัสดุที่ใช้ทำเสาเข็ม  $L$  เป็นความยาวของเสาเข็ม  $P$  เป็นแรงทดสอบเสาเข็ม) กับแกนแสดงแรงทดสอบเสาเข็มน้ำหนักประมาณ 20 องศา



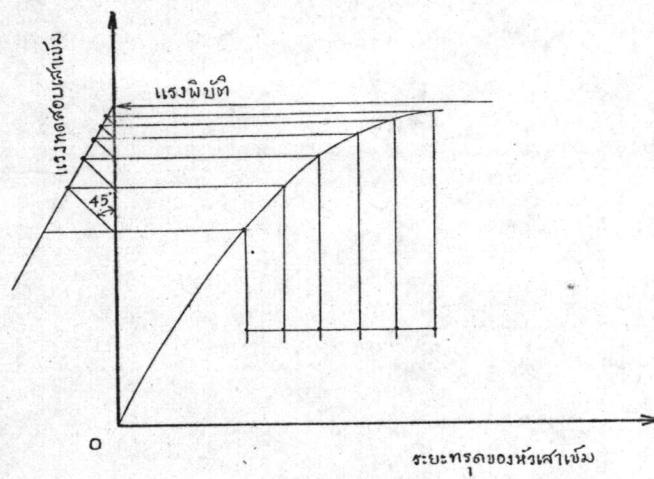
รูปที่ 1.8 การหาแรงพิมพ์ของเสาเข็มโดยวิธีของ Hansen, B.J.



รูปที่ 1.9 การหาแรงพิมพ์ของเสาเข็มโดยวิธีของ Davisson, M.T.

Mazurkiewicz, B.K. (1972) ໄດ້ເສັນວິທີ່ຫາແຮງພົບຕີຂອງເສົາເຂັ້ມ ແນວ  
ແຮງທດສອບເສົາເຂັ້ມສູງສຸດຈະນ້ອຍກວາແຮງພົບຕີຂອງເສົາເຂັ້ມກໍຕາມ ວິທີ່ຫາແຮງພົບຕີຂອງເສົາ  
ເຂັ້ມອາກີຍສົມມຸຕຸຽນທ່າວາລັກນະກົກກາຟ ແຮງທດສອບເສົາເຂັ້ມ – ຮະຍະຫຼຸດຂອງຫົວເສົາເຂັ້ມ  
ເປັນຮູບພາຣາໂບຣາ (parabola) ເນື່ອເສົາເຂັ້ມພົບຕີ ກາຣ້າແຮງພົບຕີຂອງເສົາເຂັ້ມເວັນ  
ດ້ວຍ ເລື່ອກຮະຍະຫຼຸດຂອງຫົວເສົາເຂັ້ມຂຶ້ນມາຫລາຍ ຈ ກາ ໂດຍໃຫ້ກ່າວຮະຍະຫຼຸດຂອງຫົວເສົາ  
ເຂັ້ມທີ່ເລື້ອກຂຶ້ນມານວູ້ໃນອຸນຸກຮົມກ້າວໜ້າເລຂຄນິຕ ທາແຮງທດສອບເສົາເຂັ້ມທີ່ຮະຍະຫຼຸດຂອງ  
ຫົວເສົາທີ່ເລື້ອກຂຶ້ນມາຖຸກຄາຈາກກາຟ ແຮງທດສອບເສົາເຂັ້ມ – ຮະຍະຫຼຸດຂອງຫົວເສົາເຂັ້ມ  
ຈາກຈຸດທແນນແຮງທດສອບເສົາເຂັ້ມແຕລະຄາທໜາໄຟບັນແກນແສດງແຮງທດສອບເສົາເຂັ້ມ ລາກ  
ເສັນຕຽງທໍານຸ່ມ 45 ອົງສາ ກັບແກນແສດງແຮງທດສອບເສົາເຂັ້ມຕັດກັບເສັນຕຽງທລາກຂນາແກນ  
ແສດງຮະຍະຫຼຸດຂອງຫົວເສົາເຂັ້ມແລະພານຈຸດທແນນແຮງທດສອບເສົາເຂັ້ມຄາດັດໄປຫິ່ນນົກມາກກວ່າ  
Mazurkiewicz, B.K. (1972) ພນວາ ຈຸດຕັດເຫັນວູ້ໃນແນວເສັນຕຽງໂຄຍປ່ຽນມາ  
ຈຸດຕັດຂອງເສັນຕຽງທ໌ເຊື່ອມຈຸດເຫັນກັບແກນແສດງແຮງທດສອບເສົາເຂັ້ມຄື່ອບັນດາແຮງພົບຕີຂອງ  
ເສົາເຂັ້ມ ຄັງຮູບ໌ 1.10

ຕາມຮາຍງານຂອງ Fellenius, B.H. (1975) ນີ້ບໍ່ຍັງທີ່ໄດ້ ແຮງທດ  
ສອບເສົາເຂັ້ມ – ຮະຍະຫຼຸດຂອງຫົວເສົາເຂັ້ມປະກອບດ້ວຍເສັນຕຽງໃນຊ່ວງແຮກແລະຕາມຕາຍ  
ສ່ວນໂຄງຫຼັງເຊື່ອມຕອກບໍ່ສ່ວນທີ່ເປັນເສັນຕຽງຫຼັງນີ້ມີຄວາມໜັນນຳມາກວ່າ ແຮງທດສອບເສົາເຂັ້ມຕຽງ  
ຈຸດຕັດຂອງເສັນຕຽງໃນຊ່ວງແຮກກັບເສັນຕຽງທ໌ຂັ້ນກວ່າໃນຊ່ວງທັງໝົດ ເນື່ອດ້ວຍເສັນຕຽງທັງໝົດອອກ  
ນາຄັດກັນດີ່ອ ເປັນແຮງພົບຕີຂອງເສົາເຂັ້ມ ແຮງພົບຕີຂອງເສົາເຂັ້ມຫຼົງທ່າໄດ້ໃນລັກນະນຳກະຈຸກ  
ເງື່ອງກວ່າ "Critical Load"



รูปที่ ๑.๑๐ กรณีการพิมพ์ของเส้นที่ต้องการ  
Mazurkiewicz, B. K.

### 1.3 วัตถุประสงค์ และขอบเขตของการวิจัย

วัตถุประสงค์ของการวิจัยเพื่อเปรียบเทียบผลของวิธีทดสอบเสาเข็มทดลองรับน้ำหนักของเสาเข็มไม้ไผ่เดียวล่าเด็ก ๆ

ขอบเขตของการวิจัยนี้คือขนาดพากเพียรของวิธีทดสอบเสาเข็มแบบ Slow Maintained Load Test วิธีทดสอบเสาเข็มแบบ C.R.P. Test และวิธีทดสอบเสาเข็มแบบ Cyclic Test ต่อการรับน้ำหนักในแนวแกนของเสาเข็มเดียวคือซึ่งเป็นไม้ไผ่เดียงล่าเด็ก ๆ มีขนาดเส้นผ่าศูนย์กลางประมาณ 2.5 ซม. (1 นิ้ว) ฝังอยู่ในดินอ่อนกรุดเทปฯ 3 เมตร

### 1.4 ประโยชน์ที่จะได้จากการวิจัยนี้

ประโยชน์ที่จะได้จากการวิจัยนี้คือ:-

#### ในทางวิศวกรรม

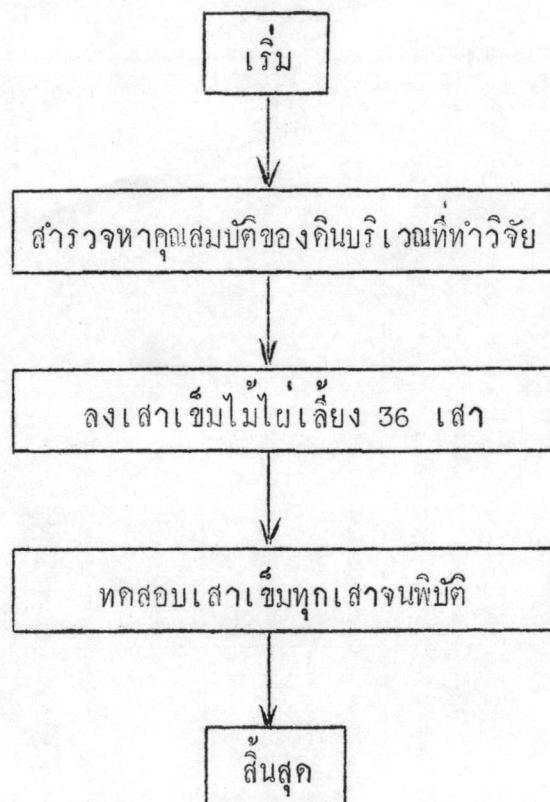
1. เป็นแนวทางปรับปรุงวิธีทดสอบเสาเข็มเดียวคือในดินกรุดเทปฯ
2. ทำให้ประเมินน้ำหนักที่เสาเข็มเดียวคือซึ่งเป็นไม้ไผ่เดียงพึงจะรับได้ในดินอ่อนกรุดเทปฯ ถูกต้องยิ่งขึ้น
3. ให้ขอ nulla ประกอบการออกแบบฐานรากที่ใช้เสาเข็มตั้งซึ่งเป็นไม้ไผ่เดียงฝังอยู่ในดินอ่อนกรุดเทปฯ

## ในทางเศรษฐกิจ

4. ส่งเสริมการใช้เส้าเข็มไม้ไผ่เลี้ยงแทนเส้าเข็มไม้เบญจพรรณซึ่งเป็นทรัพยากรธรรมชาติที่มีคุณค่ามากกว่า ทำให้เกิดรายได้จากการท่องเที่ยวและส่งออก

### 1.5 แผนการวิจัย

แผนการวิจัยประกอบด้วยขั้นตอนการทำงานค้าง ๆ ดังรูปที่ 1.11



รูปที่ 1.11 ผังงาน