

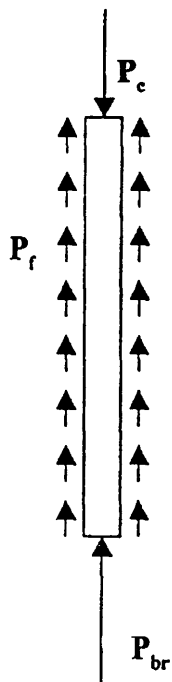


ผศ.สมศักดิ์ ค้าปลิว

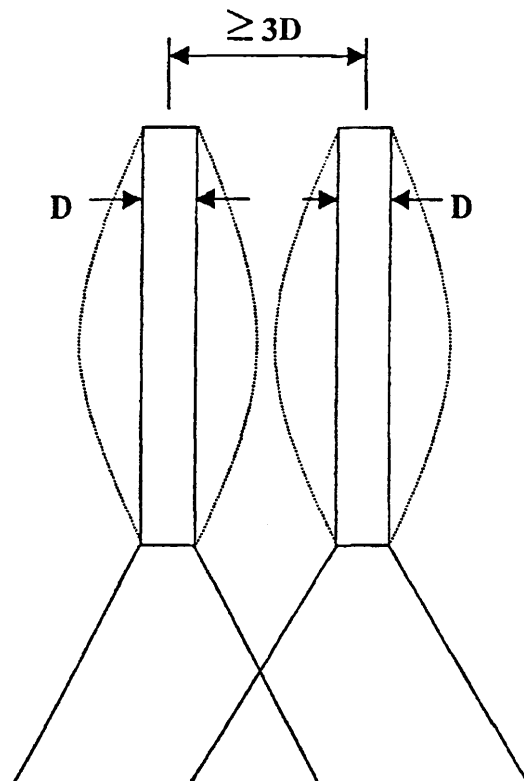
การออกแบบฐานรากบนเสาเข็ม

15.16 ลักษณะการรับแรงของเสาเข็ม

เสาเข็ม รับน้ำหนักจากฐานรากแล้วถ่ายลงดินในรูปของแรงเสียดทานรอบๆ ผิวเสาเข็ม และแรงแบกทานที่ปลายเสาเข็มซึ่งจิกลงในชั้นดินแข็งหรือชั้นหิน ดังรูปที่ 70



รูปที่ 15.68 การรับน้ำหนักของเสาเข็ม



รูปที่ 15.69 การจัดระยะห่างระหว่างเสาเข็มกลุ่ม

พิจารณารูปที่ 15.68

$$P_c = P_f + P_{br}$$

- เมื่อ $P_c =$ กำลังของเสาเข็ม, ต้น
- $P_f =$ กำลังจากความเสียดทานรอบๆ ผิวเสาเข็ม, ต้น
- $P_{br} =$ กำลังแบกทานที่ปลายเสาเข็ม, ต้น

ถ้า $P_f > P_{br}$ เรียกว่า เสาเข็มแรงเสียดทาน (friction pile)

ถ้า $P_{br} > P_f$ เรียกว่า เสาเข็มแรงแบกทาน (bearing pile)

จากรูปที่ 15.69 แสดงการวางตำแหน่งเสาเข็มกลุ่มโดยจัดให้ระยะห่างระหว่างศูนย์กลางเสาเข็มที่ใกล้กันนั้นไม่น้อยกว่า 1.5-3 เท่าของขนาดเสาเข็ม แนะนำว่าให้ใช้ระยะห่าง 3 เท่าของขนาดเสาเข็ม ระยะห่างน้อยกว่า 3 เท่าก็ควรใช้ในกรณีจำเป็นจริงๆ เท่านั้น การที่ระยะห่างระหว่างเสาเข็มมากพอจะมีผลให้กำลังของเสาเข็มแต่ละต้นในกลุ่มเสาเข็มรับน้ำหนักได้เต็มที่ กล่าวคือในส่วนของความเสียดทาน รอบๆ ผิวของเสาเข็มจะมีกระเปาะความเสียดทานรอบๆ ผิวเสมือนมีดินเกาะอยู่รอบๆ เสาเข็ม ถ้าระยะห่างระหว่างเสาเข็มมากพอ กระเปาะความเสียดทานจะไม่เกยกัน แต่ถ้าห่างกันน้อยเกินไป กระเปาะความเสียดทานจะเกยเข้าหากันทำให้ดินบริเวณนั้นรับแรงเสียดทานเป็นสองเท่าของส่วนที่ไม่เกยและอาจจะวิบัติได้

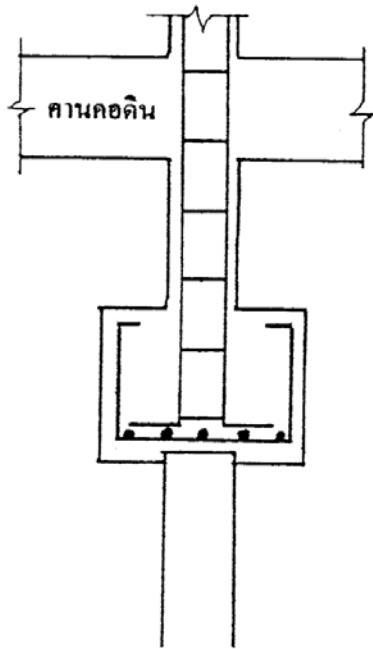
ส่วนที่สองของรูปที่ 15.69 ที่ควรพิจารณาคือแรงแบกทานที่ปลายเสาเข็มแต่ละต้น เป็นแรงที่เหลือจากแรงเสียดทานรอบเสาเข็มแล้ว เนื้อที่ดินบริเวณปลายเสาเข็มจะเท่ากับเนื้อที่หน้าตัดของเสาเข็มแล้วบานออก มุมการบานจะประมาณค่า ϕ ของดินใต้ปลายเสาเข็ม ยิ่งลึกลงไปเนื้อที่ก็จะยิ่งมาก เอาไปหารแรงแบกทานก็จะเหลือน้อยลง แนวการบานนี้เมื่อถึงความลึกที่สามารถคำนวณได้จากระยะห่างระหว่างเสาเข็มกับมุม ϕ ก็จะเกิดการเกยกัน หน่วยแรงแบกทานก็จะเพิ่มขึ้นเป็นสองเท่าของส่วนที่ไม่เกยกันทันที แต่หากระยะห่างมากพอ หน่วยแรงแบกทานส่วนที่เกยกันซึ่งลดน้อยลงแล้วแม้ว่าจะเพิ่มเป็นสองเท่าก็ยังไม่เกินกว่าหน่วยแรงแบกทานที่ปลายเสาเข็ม การวิบัติจากแรงเสียดทานก็จะไม่เกิดขึ้น

15.17. การออกแบบฐานรากบนเสาเข็ม 1 ต้น (Pile cap)

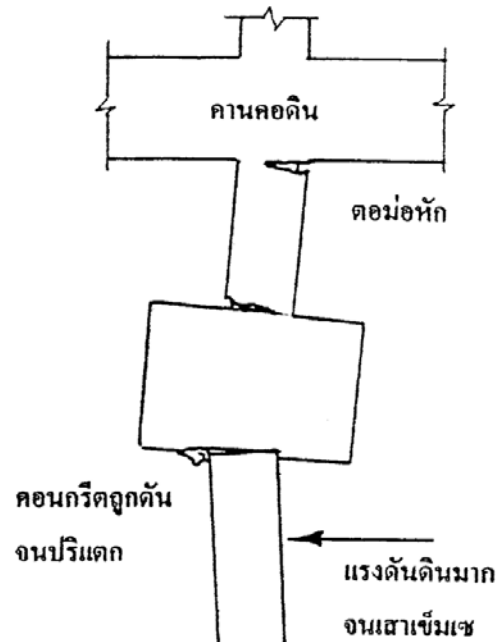
ลักษณะการวิบัติของฐานรากบนเสาเข็ม 1 ต้นที่เสริมเหล็กไม่เหมาะสม พิจารณาจากรูปที่ 15.70 เมื่อ น้ำหนักที่ลงต่อม่อ้น้อยกว่ากำลังของเสาเข็ม ฐานรากนั้นจึงต้องการเสาเข็มเพียงต้นเดียว รูปที่ 15.70(ก) เป็นการเสริมเหล็กในฐานรากเหมือนกับฐานรากที่มีเสาเข็ม 2 ต้นขึ้นไป คือ บนหัวเสาเข็มมีตะแกรงเหล็กแล้ว ให้เหล็กของตอม่อยื่นลงไปถึงเหล็กตะแกรง ฐานรากจึงตั้งบนหัวเสาเข็มแบบหมิ่นหม่อม หากตอกเสาเข็มในบริเวณดินอ่อนมากเช่นบริเวณบางนา ส่วนบนเสาเข็มจะอ่อนไหวต่อแรงทางข้างเสมอ เมื่อรถบรรทุกวิ่งบนถนนใกล้ๆ จะกดลงบนถนนให้จมลงและเกิดแรงทางข้างไปในแนวนอน ดันเสาเข็มจนเซพาเอาฐานรากโย้ตาม ปลายเสาเข็มที่จมเข้าไปในฐานรากน้อยก็ดันเนื้อคอนกรีตปริแตก ตอม่อซึ่งมีขนาดเล็กรับได้เฉพาะแรงตามแนวแกนแต่รับโมเมนต์ไม่ไหวก็จะหัก สภาพเยื้องศูนย์กลางจากการเซของเสาเข็มยิ่งทำให้เกิดแรงดัดขั้นที่สอง (secondary moment) หรือ P- Δ effect ทำให้ตอม่อหักมากยิ่งขึ้น สุดท้ายอาคารส่วนนี้จะล้มลงดังรูปที่ 15.70 (ข) อาคารตึกแถวที่บางนาเกิดอาการล้มด้านหน้าที่ใกล้ถนน เสาเข็มแถวหน้าหลุดแนวจากแรงทางข้างทั้งหมดแต่เสาเข็มแถวในเข้าไปไม่หลุดตอม่อไม่หัก จึงมีอาการล้มหน้า

รูปที่ 15.70(ค) เสริมเหล็กกลับหัวกับรูปที่ 15.70(ก) ทำให้เหล็กเสริมในตอม่อไปชิดกับผิวบนฐานรากเกินไป เมื่อรับแรงทางข้างดังรูปที่ 15.70(ง) หัวเสาเข็มกับฐานรากยึดกันได้แน่นจึงเคลื่อนไปพร้อมๆ กัน

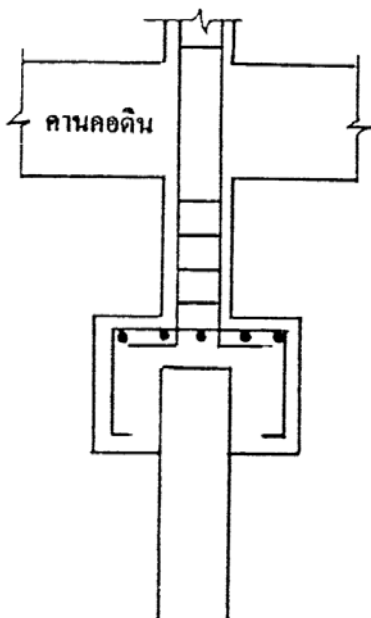
การที่เหล็กยึดผิวบนมากเกินไป ระยะฝังยึดไม่เพียงพอ เสาตอม่อหักพร้อมกันนั้นเหล็กเสริมในตอม่อจะลากเอาเหล็กเสริมฐานรากโค้งและปริแตกได้ จากนั้นการวิบัติเกิดขึ้นเช่นเดียวกับรูปที่ 15.70(ข)



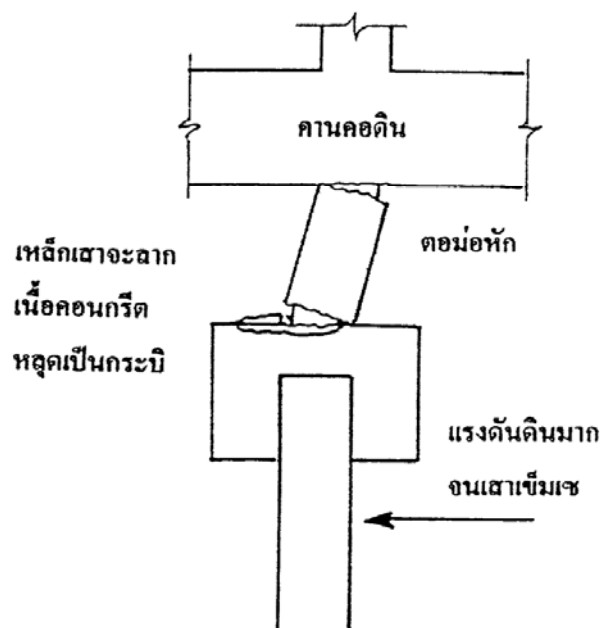
(ก)



(ข)



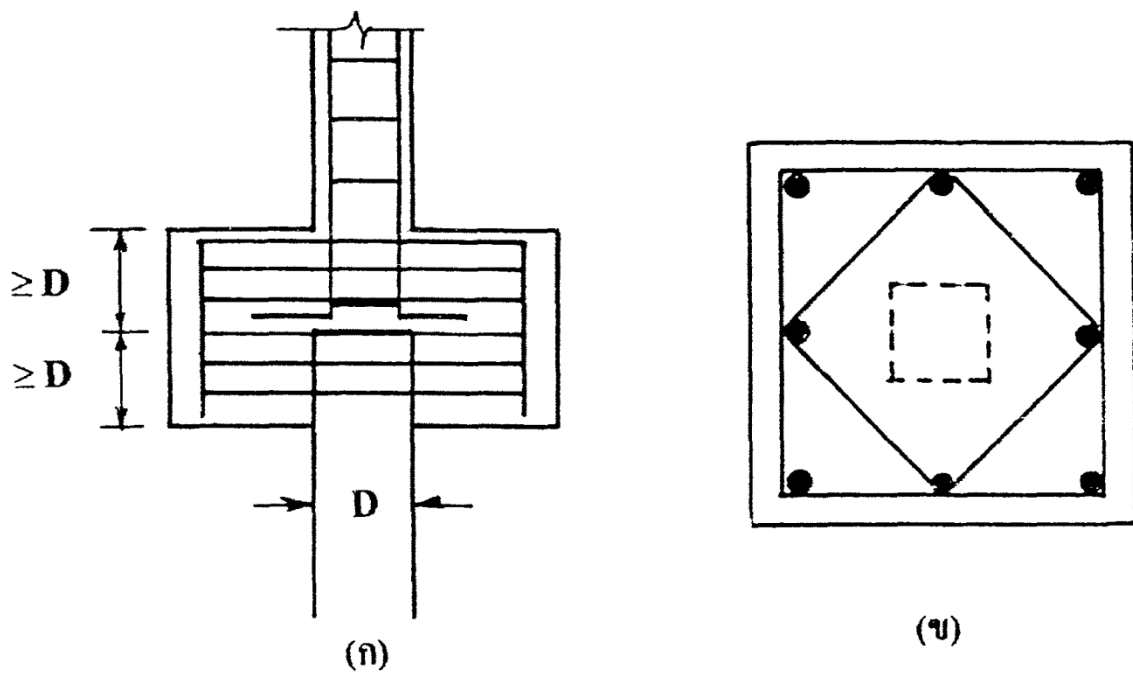
(ค)



(ง)

รูปที่ 15.70 ลักษณะการวิบัติจากแรงทางข้างของฐานรากเสาเข็ม 1 ต้น เนื่องจากเสริมเหล็กไม่เหมาะสม

ในรูปที่ 15.70 แสดงการวิบัติจากการออกแบบและเสริมเหล็กไม่เหมาะสม ดังนั้นหากเสริมคล้ายๆ รูปที่ 15.70(ค) แต่ให้เหล็กจากตอม่ออยู่ลึกลงมากพอ ดังรูปที่ 15.71(ก) เป็นรูปตัดตามยาวของฐานรากบนเสาเข็ม 1 ต้นที่มีประสิทธิภาพสูง รูปที่ 15.71(ข) เป็นรูปตัดตามขวางของฐานราก ให้ D เป็นขนาดของเสาเข็ม ระยะที่หัวเสาเข็มฝังเข้าไปในฐานรากต้องไม่น้อยกว่าระยะ D เพื่อป้องกันไม่ให้หัวเสาเข็มงัดเนื้อฐานรากปริแตก ขณะเดียวกันตอม่อต้องมีขนาดใหญ่พอที่จะไม่หักโดยง่าย อย่างน้อยตอม่อต้องรับแรงดัดที่เกิดการเยื้องศูนย์เท่าระยะ kem ของตอม่อ ถ้า P เป็นแรงลงตอม่อตามแนวแกน และ C แทนขนาดแคบสุดของตอม่อหรือเส้นผ่านศูนย์กลางกลางตอม่อ แรงดัดที่ตอม่อต้องรับได้ไม่น้อยกว่า $M_c = \frac{PC}{6}$ เหล็กเสริมในตอม่อต้องหยั่งลึกลงมาไม่น้อยกว่าระยะ D เพื่อป้องกันการฉีกของฐานรากแบบรูปที่ 15.70(ง)



รูปที่ 15.71 การเสริมเหล็กในฐานรากเสาเข็ม 1 ต้นที่ถูกต้อง

เนื่องจากคอนกรีตเป็นวัสดุประรับแรงดึงได้น้อย หากตอม่อมีความแข็งแรงมากพอและยึดฐานรากเอาไว้ได้แน่นหนา การวิบัติของฐานรากจะเกิดจากการงัดของหัวเสาเข็มที่จมในเนื้อฐานราก ทำให้เกิดแรงดึงในเนื้อคอนกรีต และอาจจะฉีกออก การป้องกันการฉีกคือหาอะไรกดรัดเอาไว้ ในที่นี้ใช้เหล็กปลอกวางถี่ๆ เหล็กปลอกจะทำงานนี้ไม่ได้หากไม่มีหลักยึดที่แข็งแรง รูปที่ 15.71(ข) จะเห็นเหล็กยึดที่นิยมใช้คือเหล็ก 8-DB 25 mm ส่วนเหล็กปลอกจะเป็น 2-ป RB 9 mm @ 0.10 m เหล็กปลอกหากวางถี่กว่านี้อาจจะทำ

ให้เกิดโพรงและการจับยึดระหว่างเหล็กกับคอนกรีตไม่ดีกำลังก็จะน้อยลง ระยะห่างระหว่างเหล็กขึ้นไม่เกิน 45 cm ตามลักษณะการรับแรงเฉือนในคานลึก

ลักษณะการเสริมเหล็กในฐานรากบนเสาเข็ม 1 ต้น จะเหมือนกับการเสริมเหล็กในเสาที่ใช้เหล็กปลอกสองวงในหนึ่งชุดไม่ทำเป็นตะแกรงเหมือนฐานรากทั่วไป การก่อสร้างจริง ช่วงเหล็กจะผูกเหล็กฐานรากกับเหล็กตอม่อให้ติดกันแล้วยกลงสวมครอบหัวเสาเข็ม หนุนด้วยลูกปูนให้เหล็กตอม่อห่างจากหัวเสาเข็มไม่น้อยกว่า 2.5 cm

ประเด็นปัญหาในการออกแบบฐานรากบนเสาเข็ม 1 ต้น มิใช่ความสามารถในการรับแรงตามแนวแกนหรือแรงดัดแรงเฉือน แต่กลายเป็นการป้องกันการกัดกร่อนจากสารเคมี ทั้งนี้เนื่องจากคอนกรีตที่ใช้ผลิตเสาเข็ม โดยเฉพาะเสาเข็มคอนกรีตอัดแรง จะใช้ $f'_c = 350$ ksc จากตัวอย่างทรงกระบอกมาตรฐาน (ผู้ผลิตหลายรายมักจะส่งผลการทดสอบตัวอย่างลูกบาศก์มาตรฐานซึ่ง f'_c จะมากกว่าตัวอย่างทรงกระบอก หากได้ผล f'_c ของตัวอย่างลูกบาศก์มาให้คูณด้วย $\frac{5}{6}$ จะใกล้เคียงกับ f'_c ของตัวอย่างทรงกระบอก กฎกระทรวงมหาดไทย ฉบับที่ 6 ออกตามความในพระราชบัญญัติควบคุมอาคาร พ.ศ.2522 และที่แก้ไขเพิ่มเติม (ฉบับที่ 3 พ.ศ.2543) กำหนดไว้ว่า กำลังของคอนกรีตหมายถึงกำลังของตัวอย่างทรงกระบอกมาตรฐาน (เส้นผ่านศูนย์กลาง 15 ซม สูง 30 ซม) อายุ 28 วัน ปัจจุบันนี้เสาเข็มคอนกรีตอัดแรงนิยมใช้ $f'_c = 350$ ksc กำลังของคอนกรีตฐานรากอาจจะเพียง $f'_c = 250$ ksc ซึ่งแตกต่างกับของเสาเข็ม แล้วก่อนเทคอนกรีตฐานรากก็ไม่ได้ทำให้ผิวของเสาเข็มขรุขระเพื่อให้คอนกรีตฐานรากจับเสาเข็มได้แน่น ดังนั้นรอยสัมผัสระหว่างเสาเข็มกับคอนกรีตฐานรากจึงจับกันไม่สนิทมีช่องว่างเป็นฟิล์มบางๆ ทำให้เกิดผลคาปิลลารีที่จะดึงคูดอน้ำสกปรกหรือมีสารเคมีละลายอยู่ซึมขึ้นไปตามช่องว่างนี้ได้ ถ้าเหล็กปลอกวางในอยู่ชิดมุมของเสาเข็มน้อยกว่าระยะหุ้ม (covering) น้ำสารเคมีซึมเข้าถึงเหล็กปลอกวางในจนเป็นสนิม (การ oxidation จนเป็นสนิมของเหล็กไม่จำเป็นต้องมีอากาศสัมผัส ขอเพียงแต่มีตัวให้ออกซิเจนหรือ oxidizer ก็เป็นสนิมได้แล้ว) เหล็กที่เป็นสนิมจะพองตัวขึ้น แรงดันจากการพองตัวจะเบ่งจนคอนกรีตแตก น้ำสารเคมีก็จะยิ่งเข้าไปทำปฏิกิริยาได้มากและเร็วขึ้น ทำนองเดียวกัน ระยะหุ้มด้านผิวนอกของฐานรากก็ต้องเพียงพอด้วย

มาตรฐานสำหรับอาคารคอนกรีตเสริมเหล็ก ของ วสท. กำหนดเรื่องระยะหุ้มเอาไว้ว่า

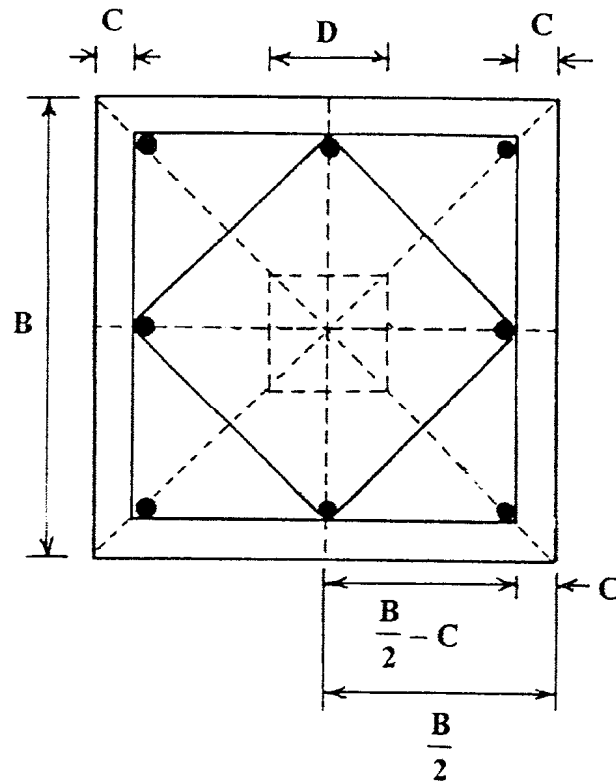
ระยะหุ้มขององค์อาคารที่สัมผัสหรือจมในดิน บริเวณที่ไม่มีการกัดกร่อนหรือมีแต่ไม่รุนแรง ให้ใช้ระยะหุ้มของคอนกรีตไม่น้อยกว่า 7.5 ซม

ระยะหุ้มขององค์อาคารที่สัมผัสหรือจมในดิน บริเวณที่มีการกัดกร่อนรุนแรง (ชายทะเล นิคมอุตสาหกรรม บริเวณดินเค็มเช่น อ.พิมาย มีหินเกลือ) ให้ใช้ระยะหุ้มของคอนกรีตไม่น้อยกว่า 10 ซม

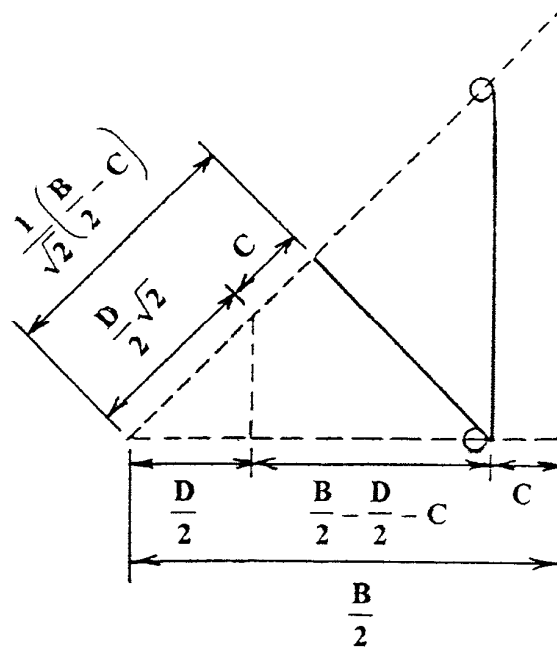
จากรูปที่ 15.72 เสาค้ำหน้าตัดสี่เหลี่ยมจัตุรัส (แม้จะระบุเป็นหน้าตัด I แต่ส่วนหัวเสาค้ำที่ติดกับฐานรากจะเป็นสี่เหลี่ยมจัตุรัส) เมื่อพยายามหมุนให้มุมของเสาค้ำอยู่ใกล้เหล็กปลอกวงในมากที่สุดได้ดังรูป ให้ระยะห่างจากผิวนอกของฐานรากถึงผิวนอกของเหล็กยื่น (ที่จริงต้องเหล็กปลอก แต่ประมาณที่ผิวนอกเหล็กยื่น โดยจะมีการชดเชยต่อไป) เท่ากับระยะหุ้ม C ตามมาตรฐาน และจากมุมเสาค้ำถึงเหล็กปลอกวงในเท่ากับ C ด้วย ระยะ $C = 7.5$ cm หรือ 10 cm ตามมาตรฐานของ วสท. ที่กล่าวแล้ว

ในโครงสร้างส่วนอื่นๆ ที่อาจจะสัมผัสดินบ้าง ถูกแดดถูกฝนบ้าง ระยะหุ้มไม่น้อยกว่า 4 cm ในเหล็กที่โตกว่า 16 mm ขึ้นไป และระยะหุ้มไม่น้อยกว่า 3 cm ในเหล็กขนาด 16 mm ลงมา

รูปที่ 15.72 หน้าตัดขวางของฐานรากบนเสาค้ำ 1 ต้น กว้างด้านละ B ขนาดของเสาค้ำ D อยู่กึ่งกลางพอดี แบ่งหน้าตัดนี้ออกเป็น 8 ส่วนเท่าๆ กัน โดยใช้เส้นทแยงมุมกับเส้นแบ่งครึ่งด้าน ขอบของเสาค้ำให้ขนานกับขอบของฐานรากเพื่อให้มุมของเสาค้ำอยู่ใกล้กับเหล็กปลอกวงในที่สุด ระยะห่างจากมุมเสาค้ำถึงเหล็กปลอกวงในเท่ากับระยะหุ้ม C ส่วนด้านนอกระยะหุ้มก็เท่ากับ C ซึ่งตามมาตรฐานค่า $C = 0.075$ m ในสภาพดินทั่วไปไม่กัดกร่อนหรือถึงมีก็น้อย และ $C = 0.10$ m เมื่อดินมีการกัดกร่อนรุนแรงเช่นชายทะเล



รูปที่ 15.72 แสดงการจัดวางตำแหน่งให้ระยะหุ้ม C น้อยที่สุด



รูปที่ 15.73 แสดงซีกล่างของมุมบนขวา

นำซีกล่างของมุมบนขวามาขยายดังรูปที่ 15.73 ระยะขอบล่างและขอบขวายาว $\frac{B}{2}$ ระยะจากเหล็กเสริมถึงขอบนอกทางขวาหรือระยะหุ้ม C รูปตัดนี้ก็จะเห็นเสาเข็มเป็นหนึ่งเดียวรูปสามเหลี่ยมมุมฉาก ด้านยาว $\frac{D}{2}$ สองด้านจึงมีมุมที่ฐาน 45 องศา ความยาวส่วนที่เหลือเมื่อหักเสาเข็มกับระยะหุ้มนอกออกไปแล้วเท่ากับ $\frac{B}{2} - \frac{D}{2} - C$ แต่ความยาวจากมุมซ้ายสุดไปหาเหล็กเสริมจะเป็น $\frac{B}{2} - C$ เหล็กปลอกวางในลาดตั้งฉากกับเส้นทแยงมุมที่เป็นด้านตรงกันข้ามมุมฉากของสามเหลี่ยมใหญ่ จากสามเหลี่ยมมุมฉากที่มุมอีกสองมุม 45 องศา ด้านตรงกันข้ามมุมฉากยาว $\frac{B}{2} - C$ ด้านประกอบมุมฉากจะยาว $\frac{1}{\sqrt{2}}\left(\frac{B}{2} - C\right)$ ย้อนไปดูสามเหลี่ยมมุมฉากของเสาเข็ม ด้านประกอบมุมฉากยาว $\frac{D}{2}$ ด้านตรงกันข้ามมุมฉากยาว $\frac{D}{2}\sqrt{2}$ รวมกับ C เท่ากับ $\frac{1}{\sqrt{2}}\left(\frac{B}{2} - C\right)$ เนื่องจากเป็นความยาวเดียวกัน เพียงคิดจากสองทางแตกต่างกัน ดังนั้น

$$\frac{1}{\sqrt{2}}\left(\frac{B}{2} - C\right) = \frac{D}{2}\sqrt{2} + C$$

คูณตลอดด้วย $\sqrt{2}$

$$\frac{B}{2} - C = \frac{D}{2} \times 2 + \sqrt{2}C$$

$$\frac{B}{2} = D + C + \sqrt{2}C$$

ได้สมการทั่วไปในการหาขนาดหน้าตัดของฐานรากบนเสาเข็ม 1 ต้นดังนี้

$$B = 2D + 2(1 + \sqrt{2})C$$

กระจายค่าให้ง่ายต่อการใช้งาน

$$B = 2D + 2(1+1.414)C$$

$$B = 2D + 4.828C$$

ประมาณค่าให้ง่ายขึ้น

$$B = 2D + 5C$$

ในกรณีทั่วไป ฐานรากห่างทะเลมาก การกัดกร่อนน้อย ค่า $C = 0.075$ m แทนค่าได้

$$B = 2D + 0.375 \text{ m}$$

ในกรณีการกัดกร่อนมาก เช่น ใกล้ทะเล มีหินเกลือ ค่า $C = 0.10$ m แทนค่าได้

$$B = 2D + 0.50 \text{ m}$$

ฐานรากในกรณีไม่กัดกร่อนให้ใช้อย่างน้อย 2 เท่าของขนาดเสาเข็มสี่เหลี่ยมจัตุรัสบวกอีก 0.375 เมตร และในกรณีที่อยู่ในพื้นที่กัดกร่อนสูง ให้ใช้ขนาด 2 เท่าของขนาดเสาเข็มสี่เหลี่ยมจัตุรัสบวกอีก 0.50 เมตร

ในกรณีของเสาเข็มกลมเช่น เสาเข็มแรงเหวี่ยง (spun pile) ขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง D ดังรูปที่ 15.74 เป็นหน้าตัดของฐานราก แบ่งเป็น 8 ส่วน แล้วนำซิกกลางของมุมบนขวามาพิจารณาโดยขยายออกดังรูปที่ 15.75 ลักษณะการพิจารณาระยะเดียวกันจากสองวิธีจะได้ดังนี้

$$\frac{1}{\sqrt{2}} \left(\frac{B}{2} - C \right) = \frac{D}{2} + C$$

คูณตลอดด้วย $\sqrt{2}$

$$\frac{B}{2} - C = \frac{D\sqrt{2}}{2} + C\sqrt{2}$$

คูณตลอดด้วย 2

$$B - 2C = D\sqrt{2} + 2\sqrt{2}C$$

สมการทั่วไปในการหาขนาดฐานรากเสาเข็มกลมเดี่ยว

$$B = D\sqrt{2} + 2(1 + \sqrt{2})C$$

หาค่าประมาณดังนี้

$$B = 1.414D + 2(1+1.414)C$$

$$B = 1.414D + 4.828C$$

จัดค่าใหม่ให้เหมาะสม

$$B \approx 1.5D + 5C$$

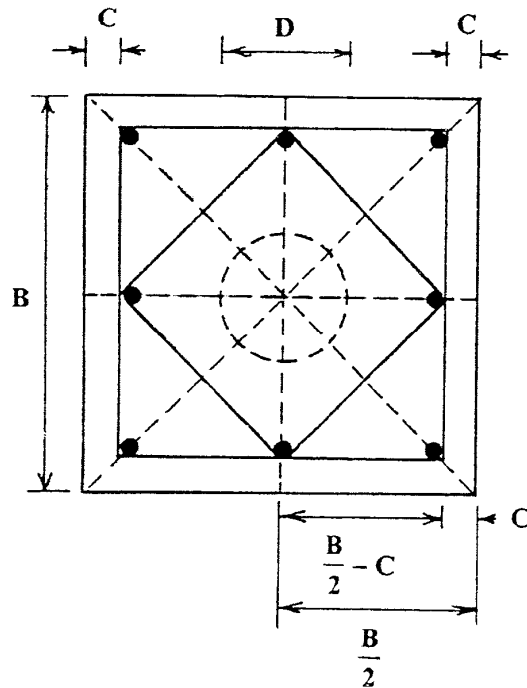
ในกรณีทั่วไป การกัดกร่อนน้อย (ใกล้ทะเล นิคมอุตสาหกรรม หินเกลือ) ค่า $C = 0.075$ m แทนค่าได้

$$B = 1.5D + 0.375 \text{ m}$$

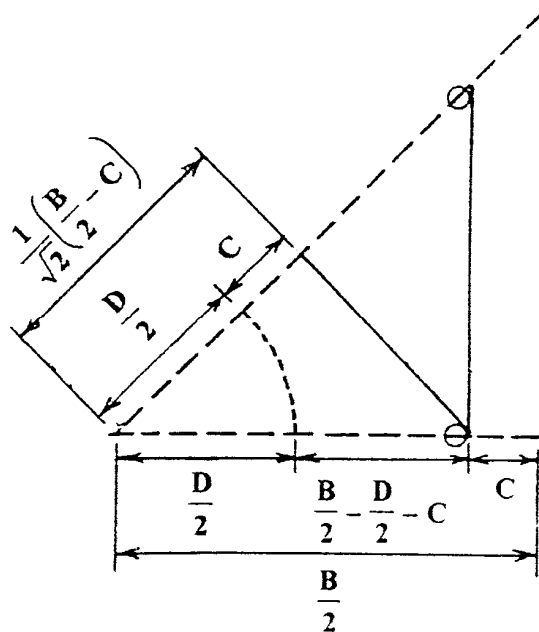
ในกรณีที่การกัดกร่อนมาก ค่า $C = 0.10$ m แทนค่าได้

$$B = 1.5D + 0.50 \text{ m}$$

สรุปได้ว่า เมื่อเสาเข็มมีหน้าตัดกลมสำเร็จรูปเส้นผ่านศูนย์กลาง D ในบริเวณที่ไม่กัดกร่อน ขนาดฐานรากเป็น 1.5 เท่าของขนาดเสาเข็มบวกอีก 0.375 เมตร แต่ถ้าอยู่ในบริเวณกัดกร่อนสูง ขนาดฐานรากเป็น 1.5 เท่าของขนาดเสาเข็มบวกอีก 0.50 เมตร

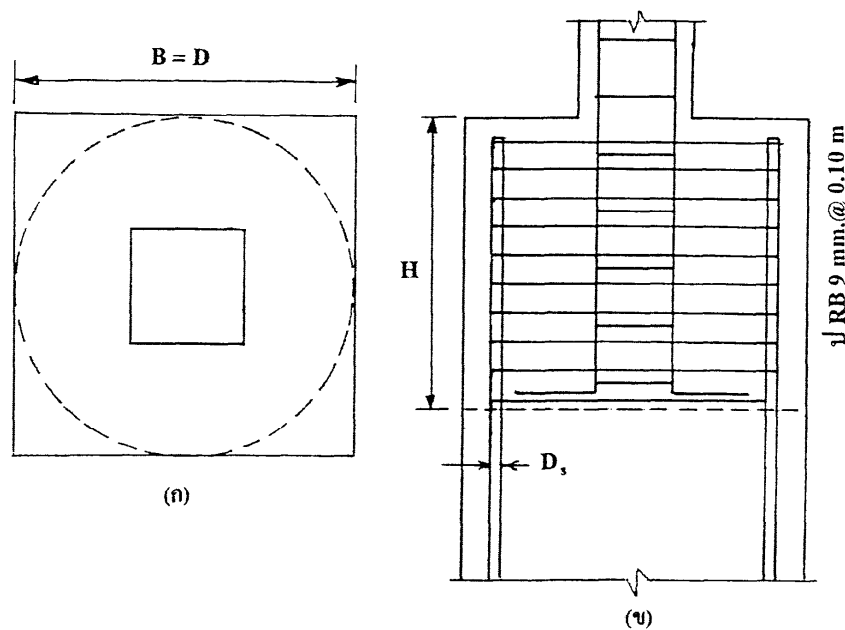


รูปที่ 15.74 ฐานรากบนเสาเข็มกลมเดี่ยว หาขนาดฐานราก B



รูปที่ 15.75 นำซีกกลางของมุมบนขวามาพิจารณา

ในกรณีของเสาเข็มเจาะ ต้องมีการสกัดหัวเสาเข็มส่วนบนที่คอนกรีตมีคุณภาพต่ำออกทิ้งไปจน เหล็กเสริมโผล่แล้วหล่อคอนกรีตใหม่ต่อขึ้นมาเป็นตอม่อ ดังนั้นจึงไม่ต้องใช้หลักการเดียวกับเสาเข็ม สำเร็จรูป รูปที่ 15.76 ให้ D_s เป็นขนาดเหล็กเสริมในเสาเข็มเจาะที่จะให้ลึกลงเข้าไปในฐานราก ขณะเดียวกัน เหล็กในเสาตอม่อก็ต้องลึกลงเข้าไปในเสาเข็มส่วนที่สกัดทิ้งไป ลักษณะการผูกเหล็กเสาตอม่อมีลักษณะที่ทำให้ การยึดเกาะกับคอนกรีตดีกว่าเหล็กในเสาเข็ม หากจะวิตติจากแรงยึดเหนี่ยวก็จะเกิดที่เหล็กเสาเข็มคือรูค จากคอนกรีต (กรณีรับแรงดึง) ดังนั้นควรให้ระยะที่เหล็กเสาเข็มโผล่ขึ้นในส่วนที่สกัดอย่างน้อย $H > 40D_s$ ตอนสกัดให้อาเหล็กปลอกเสาเข็มทิ้งไปก่อน เหล็กปลอกใหม่ควรมีขนาดที่โตและเรียงถี่เช่น RB 9 mm @ 0.10 m การก่อสร้าง เอาเหล็กปลอกเสาเข็มที่จะใช้ทุกวงสวมลงไปไว้ก่อน สอดเหล็กตอม่อลงไปจัดให้อยู่ใน ตำแหน่งที่ต้องการและผูกต้องแล้วเลื่อนเหล็กปลอกเสาเข็มขึ้นผูกจากบนลงล่างให้ระยะเรียง 0.10 เมตร รอยต่อจะทำแบบหล่อเป็นกล่องสี่เหลี่ยมเพราะทำง่ายและราคาถูก ทั้งยังเป็นที่เหมาะสมว่าเป็นจุดต่อระหว่าง เสาเข็มกับตอม่อ เทคโนโลยีให้ประสานรอยต่อจนเต็ม



รูปที่ 15.76 การต่อตอม่อกับเสาเข็มเจาะโดยตรงเมื่อใช้เสาเข็ม 1 ต้น

เนื่องจากเหล็กยื่นไม่ใช้เหล็กรับน้ำหนักอย่างเสา เพียงทำหน้าที่เป็นหลักให้เหล็กปลอกยึดเกาะได้ อย่างมั่นคงเท่านั้น ดังนั้นจึงมีเพียง 8 เส้นก็เพียงพอ แต่ระยะห่างระหว่างเส้นอย่าให้เกิน 45 ซม ขนาดเหล็ก ห้ามเล็กกว่า 12 มม แนะนำว่าเหล็กยื่นทั้ง 8 เส้นควรจะเป็น DB 25 mm

ลำดับขั้นตอนการออกแบบฐานรากบนเสาเข็ม 1 ต้น

ขั้นตอนที่ 1 ทราบข้อมูลดังนี้

D = ขนาดเสาเข็ม อาจจะเป็นความกว้างของหน้าตัดสี่เหลี่ยม เส้นผ่านศูนย์กลางเสาเข็มกลม, m

P_c = กำลังของเสาเข็ม, ตัน/ต้น

a = ขนาดหน้าตัดตอม่อหรือเส้นผ่านศูนย์กลางตอม่อ, m

b = ขนาดหน้าตัดตอม่อ, m

$P = DL + LL$ = น้ำหนักตอม่อ, ตัน

DL = น้ำหนักบรรทุกคงที่, ตัน

LL = น้ำหนักบรรทุกจร, ตัน

ทราบชนิดของเสาเข็ม

1. เสาเข็มเจาะ
2. เสาเข็มสำเร็จรูป หน้าตัดสี่เหลี่ยมจัตุรัส, I
3. เสาเข็มสำเร็จรูปชนิดหน้าตัดกลม เช่นเสาเข็มแรงเหวี่ยง (spun pile)

กรณีเสาเข็มเจาะ

ขั้นตอนที่ 2 ทราบขนาดเหล็กยื่นในเสาเข็ม, D_s

ขั้นตอนที่ 3 หาความสูงช่วงรอยต่อที่ต้องสกัดหัวเสาเข็มให้เหล็กไหล $H \geq 40D_s$

ขั้นตอนที่ 4 เลือกเหล็กปลอก อาจจะใช้ ป-RB 6 mm @ 0.10 m หรือ ป-RB 9 mm @ 0.10 m หรือ ป-DB 12 mm @ 0.10 m แล้วแต่ขนาดเสาเข็มเจาะนั้น หากขนาดเสาเข็มเล็กเช่น เส้นผ่านศูนย์กลาง 0.35 เมตร ถึง 0.50 เมตร ก็ใช้เหล็กปลอกขนาดเล็ก คือ ป-RB 6 mm @ 0.10 m ขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 0.60 เมตร ถึง 0.80 เมตร ใช้เหล็กปลอก ป-RB 9 mm @ 0.10 m โตกว่านั้นใช้เหล็กปลอก ป-DB 12 mm @ 0.10 m

ตรวจสอบน้ำหนักลงเสาเข็มต้องไม่เกินกำลังรับน้ำหนักของเสาเข็ม หากเกินก็จะเป็นการออกแบบฐานรากบนเสาเข็ม 2 ต้นขึ้นไป

ขั้นตอนที่ 5 แสดงผลลัพธ์ในการออกแบบ คือขนาดของฐานรากหรือจุดต่อ $B=D$, ความสูงของรอยต่อ $H \geq 40D_s$ และเหล็กปลอกที่ใช้

ขั้นตอนที่ 6 เขียนรายละเอียดแบบฐานราก

กรณีเสาเข็มสำเร็จรูปหน้าตัดสี่เหลี่ยมจัตุรัสและหน้าตัดกลม

ขั้นตอนที่ 2 ทหาระยะที่หัวเสาเข็มฝังในฐานราก $\geq D$

หาระยะจากหัวเสาเข็มถึงโคนตอม่อ $\geq D$

หาความสูงของฐานราก = ผลบวกของระยะที่หัวเสาเข็มฝังกับระยะจากหัวเสาเข็มถึงโคนตอม่อ

$$H \geq 2D$$

ขั้นตอนที่ 3 ทราบสถานะของพื้นที่นั้นเป็นประเภทไม่กักต่อนหรือกักต่อนรุนแรงเช่นริมทะเล มีหิน
เกลือกจากการสังเกตว่ามีการผลิตเกลือกหินเขาวัว หรืออาจจะกักต่อนรุนแรงได้ในอนาคต เช่นเขตนิคม
อุตสาหกรรมหรือใกล้เคียง หรือเป็นบริเวณที่มีประกาศให้เป็นอีสเทอร์นซีบอร์ด ทำนองนี้

ขั้นตอนที่ 4 หาขนาดฐานราก B ตามเงื่อนไขดังนี้

หน้าตัดเสาเข็มเป็นสี่เหลี่ยมผืนผ้า พื้นที่ไม่มีกักต่อน

$$B = 2D + 0.375 \text{ m}$$

หน้าตัดเสาเข็มเป็นสี่เหลี่ยมผืนผ้า พื้นที่มีการกักต่อนรุนแรง

$$B = 2D + 0.50 \text{ m}$$

หน้าตัดเสาเข็มวงกลม พื้นที่ไม่มีกักต่อน

$$B = 1.5D + 0.375 \text{ m}$$

หน้าตัดเสาเข็มวงกลม พื้นที่มีการกักต่อน

$$B = 1.5D + 0.50 \text{ m}$$

ขั้นตอนที่ 5 กำหนดปริมาณเหล็กยื่น ในชั้นต้นให้เลือก 8-DB 25 mm แล้วตรวจสอบระยะห่างระหว่างเส้น
ตามขอบฐานรากว่าห่างกันเกิน 45 cm หรือไม่ หากเกินให้ปรับใหม่เป็น 16-DB 20 mm

เหล็กปลอกให้ใช้ 2-ป-RB 9 mm @ 0.10 m ทุกกรณี

ขั้นตอนที่ 6 เขียนรายละเอียด แบบฐานราก

ตัวอย่างที่ 15.12 จงออกแบบฐานรากบนเสาเข็ม I-0.30×0.30×21 m กำลังรับน้ำหนักของเสาเข็มที่ยอมให้
40 ตัน/ต้น ตอม่อขนาด 0.30×0.30 m² รับน้ำหนักบรรทุกทุกครั้งที่ใช้งาน 18 ตัน และน้ำหนักบรรทุก
ใช้งาน 14 ตัน กำลังคอนกรีต $f'_c = 240 \text{ ksc}$ และกำลังครากเหล็กเสริม $f_y = 4000 \text{ ksc}$ หัวเสาเข็มลึก
จากผิวดิน 2.00 เมตร

วิธีทำ

ขั้นตอนที่ 1 รวบรวมข้อมูล

$D = 0.30 \text{ m}$ = ขนาดหน้าตัดเสาเข็ม กรณีนี้คือความกว้างของจตุรัสหน้าตัดเสาเข็ม

$P_c = 40 \text{ T/pile}$ = กำลังรับน้ำหนักบรรทุกที่ยอมให้ของเสาเข็ม

$a = b = 0.30 \text{ m}$ = ขนาดหน้าตัดค่อม

$DL = 18 \text{ tonne}$ = น้ำหนักบรรทุกคงที่ใช้งาน (serviced dead load)

$LL = 14 \text{ tonne}$ = น้ำหนักบรรทุกจรใช้งาน (serviced live load)

$P = DL + LL = 32 \text{ tonne}$ = น้ำหนักบรรทุกใช้งานรวมลงค่อม

$f'_c = 240 \text{ ksc}$ = กำลังประลัยของคอนกรีตทรงกระบอกที่ 28 วัน

$f_y = 4000 \text{ ksc}$ = กำลังครากของเหล็กเสริม

ชนิดของเสาเข็มเป็นเสาเข็มคอนกรีตอัดแรงหน้าตัดสี่เหลี่ยมตัน

จำนวนเสาเข็มโดยประมาณ

$$N = \frac{1.1P}{P_c} = \frac{1.1 \times 32}{40} = 0.88 \Rightarrow 1 \text{ ต้น}$$

เป็นฐานรากบนเสาเข็ม 1 ต้น

ขั้นตอนที่ 2 ระยะที่หัวเสาเข็มฝังในฐานราก $\geq D = 0.30 \text{ m}$ ใช้ 0.30 เมตร

ระยะจากหัวเสาเข็มถึงโคนค่อม $\geq D = 0.30 \text{ m}$ ใช้ 0.30 เมตร

ความสูงหรือความหนาของฐานราก $H_F = 0.30 + 0.30 = 0.60 \text{ m}$

ขั้นตอนที่ 3 ทราบสถานะของพื้นที่ก่อสร้าง โจทย์ไม่ระบุว่าพื้นที่ที่กักลอนสูง และได้ไปตรวจพื้นที่จริง

แล้วแน่ใจว่าไม่มีการกักลอนสูงแน่นอน ดังนั้นระยะหุ้มคอนกรีต $C = 7.5 \text{ cm} = 0.075 \text{ m}$

ขั้นตอนที่ 4 ขนาดของฐานราก

$$B = 2D + 0.375 = 2 \times 0.30 + 0.375 = 0.975 \Rightarrow 1.00 \text{ m}$$

ระยะครึ่งหนึ่งของขนาดฐานราก

$$\frac{B}{2} = \frac{1.00}{2} = 0.50 \text{ m}$$

ความยาวของเสาค่อม

$$H_p = 2.00 - 0.30 = 1.70 \text{ m}$$

น้ำหนักค่อม

$$W_p = 2400abH_p = 2400 \times 0.30 \times 0.30 \times 1.70 = 367.2 \text{ kg}$$

น้ำหนักฐานราก

$$W_F = 2400B^2H_F = 2400 \times 1.00^2 \times 0.60 = 1440 \text{ kg}$$

น้ำหนักดินถม

$$W_{BF} = 1690(B^2 - ab)H_p = 1690 \times (1.00^2 - 0.30 \times 0.30) \times 1.70$$

$$W_{BF} = 2614.43 \text{ kg}$$

น้ำหนักบรรทุกรวมจริงถ่ายลงเสาเข็ม

$$P = 32,000 + 367.2 + 1440 + 2614.43 = 36,421.63 \text{ kg} < P_c = 40,000 \text{ kg}$$

น้ำหนักที่ตกลงไม่เกินกำลังของเสาเข็ม ใช้ได้

ขั้นตอนที่ 5 กำหนดปริมาณเหล็กยื่นและเหล็กปลอก สำหรับเหล็กยื่นใช้ 8-DB 25 mm ตรวจสอบระยะห่าง

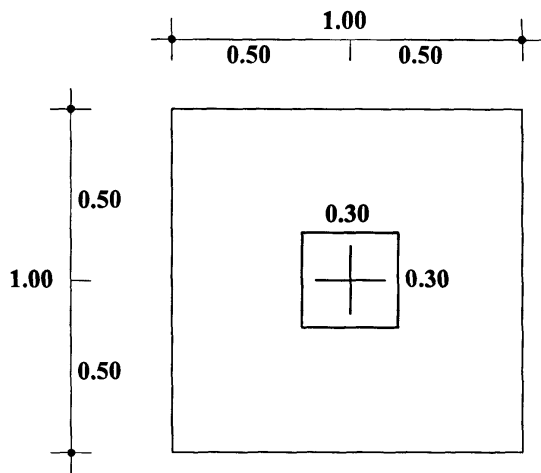
ระยะหุ้มสองข้างๆ ละ 7.5 cm ขนาดเหล็ก 2.5 cm ระยะห่างของศูนย์กลางเหล็กยื่นท่อนริม

เท่ากับ $100 - 7.5 - 7.5 - 2.5 = 82.5 \text{ cm}$ ช่วงห่างระหว่างเส้น 2 ช่วง ดังนั้นเหล็กยื่นห่างกัน

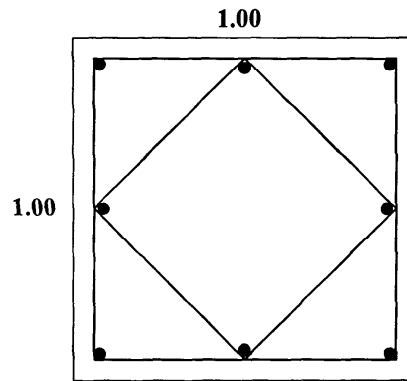
$$= \frac{82.5}{2} = 41.25 \text{ cm} < 45 \text{ cm} \text{ ใช้ได้}$$

ดังนั้นใช้เหล็กยื่น 8-DB 25 mm และเหล็กปลอก 2-ป RB 9 mm @ 0.10 m

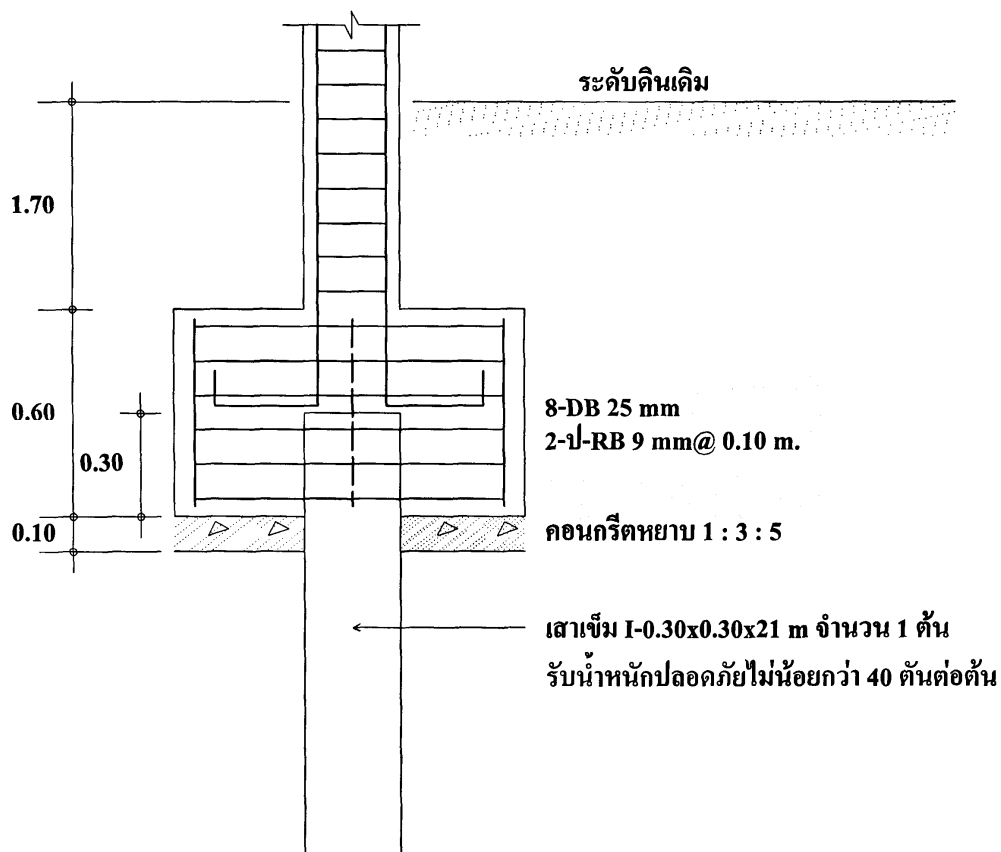
ขั้นตอนที่ 6 เขียนรายละเอียดของฐานรากบนเสาเข็ม 1 ต้น โดยโปรแกรม RC Details โดยมีรายละเอียด



F-1 PLAN



F-1 CROSS-SECTION
 8-DB 25 mm
 2-ป-RB 9 mm@ 0.10 m.



F-1 SECTION

FOOTING F-1

รูปที่ 15.100 รายละเอียดฐานรากบนเสาเข็ม 1 ต้น ตัวอย่างที่ 15.12

ตัวอย่างที่ 15.13 จงออกแบบฐานรากบนเสาเข็มแรงเหวี่ยง Spun 0.60×26.00 m กำลังรับน้ำหนักของเสาเข็มที่ยอมให้ 80 ตัน/ต้น ตอม่อขนาด 0.50×0.50 m² รับน้ำหนักบรรทุกคงที่ใช้งาน 38 ตัน และน้ำหนักบรรทุกจรใช้งาน 30 ตัน กำลังคอนกรีต $f'_c = 240$ ksc และกำลังครากเหล็กเสริม $f_y = 4000$ ksc หัวเสาเข็มลึกจากผิวดิน 2.00 เมตร เป็นพื้นที่ใกล้ทะเล

วิธีทำ

ขั้นตอนที่ 1 รวบรวมข้อมูล

$D = 0.60$ m = ขนาดหน้าตัดเสาเข็ม กรณีนี้คือเส้นผ่านศูนย์กลางของเสาเข็มแรงเหวี่ยง

$P_c = 80$ T/pile = กำลังรับน้ำหนักบรรทุกที่ยอมให้ของเสาเข็ม

$a = b = 0.50$ m = ขนาดหน้าตัดตอม่อ

$DL = 38$ tonne = น้ำหนักบรรทุกคงที่ใช้งาน (serviced dead load)

$LL = 30$ tonne = น้ำหนักบรรทุกจรใช้งาน (serviced live load)

$P = DL + LL = 68$ tonne = น้ำหนักบรรทุกใช้งานรวมลงตอม่อ

$f'_c = 240$ ksc = กำลังประลัยของคอนกรีตทรงกระบอกที่ 28 วัน

$f_y = 4000$ ksc = กำลังครากของเหล็กเสริม

ชนิดของเสาเข็มเป็นเสาเข็มแรงเหวี่ยงคอนกรีตอัดแรง

จำนวนเสาเข็มโดยประมาณ

$$N = \frac{1.1P}{P_c} = \frac{1.1 \times 68}{80} = 0.935 \Rightarrow 1 \text{ ต้น}$$

เป็นฐานรากบนเสาเข็ม 1 ต้น

ขั้นตอนที่ 2 ระยะที่หัวเสาเข็มฝังในฐานราก $\geq D = 0.60$ m ใช้ 0.60 เมตร

ระยะจากหัวเสาเข็มถึงโคนตอม่อ $\geq D = 0.60$ m ใช้ 0.60 เมตร

ความสูงหรือความหนาของฐานราก $H_f = 0.60 + 0.60 = 1.20$ m

ขั้นตอนที่ 3 ทราบสถานะของพื้นที่ก่อสร้าง โจทย์ระบุว่าเป็นพื้นที่ใกล้ทะเลจึงมีการกัดกร่อนสูง ดังนั้น

ระยะหุ้มคอนกรีต $C = 10$ cm = 0.10 m

ขั้นตอนที่ 4 ขนาดของฐานราก

$$B = 1.5D + 0.50 = 1.5 \times 0.60 + 0.50 = 1.40 \text{ m}$$

ระยะครึ่งหนึ่งของขนาดฐานราก

$$\frac{B}{2} = \frac{1.40}{2} = 0.70 \text{ m}$$

ความยาวของเสาต่อมือ

$$H_p = 2.00 - 0.60 = 1.40 \text{ m}$$

น้ำหนักต่อมือ

$$W_p = 2400abH_p = 2400 \times 0.50 \times 0.50 \times 1.40 = 840 \text{ kg}$$

น้ำหนักฐานราก

$$W_F = 2400B^2H_F = 2400 \times 1.40^2 \times 1.20 = 5644.8 \text{ kg}$$

น้ำหนักดินถม

$$W_{BF} = 1690(B^2 - ab)H_p = 1690 \times (1.40^2 - 0.50 \times 0.50) \times 1.40$$

$$W_{BF} = 4045.86 \text{ kg}$$

น้ำหนักบรรทุกรวมจริงถ่ายลงเสาเข็ม

$$P = 68,000 + 840 + 5644.8 + 4045.86 = 78,530.66 \text{ kg} < P_c = 80,000 \text{ kg}$$

น้ำหนักที่กดลงไม่เกินกำลังของเสาเข็ม ใช้ได้

ขั้นตอนที่ 5 กำหนดปริมาณเหล็กยื่นและเหล็กปลอก สำหรับเหล็กยื่นใช้ 8-DB 25 mm ตรวจสอบระยะห่าง

ระยะหุ้มสองข้างๆ ละ 10 cm ขนาดเหล็ก 2.5 cm ระยะห่างของศูนย์กลางเหล็กยื่นท่อนริมเท่ากับ $140 - 10 - 10 - 2.5 = 117.5 \text{ cm}$ ช่วงห่างระหว่างเส้น 2 ช่วง ดังนั้นเหล็กยื่นห่างกัน

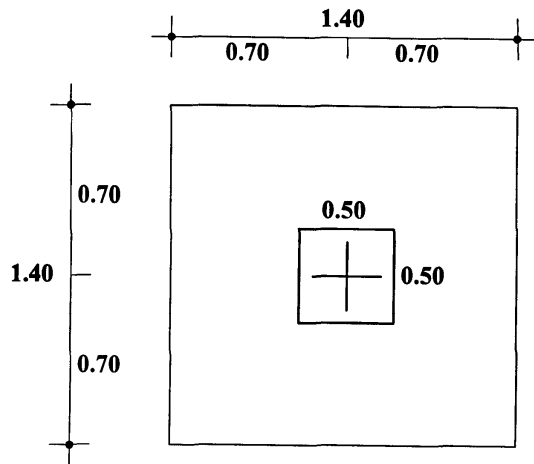
$$= \frac{117.5}{2} = 58.75 \text{ cm} > 45 \text{ cm} \text{ ใช้ไม่ได้}$$

เพิ่มเหล็กยื่นเป็น 16-DB 25 mm ช่วงห่างระหว่างเส้น 4 ช่วง ดังนั้นเหล็กยื่นห่างกัน

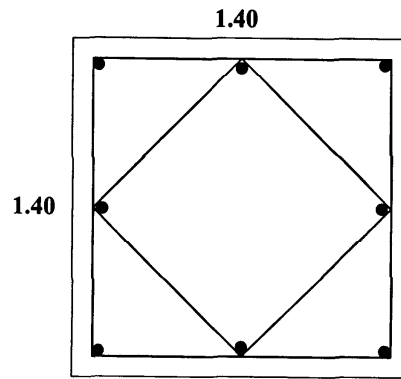
$$= \frac{117.5}{4} = 29.375 \text{ cm} < 45 \text{ cm} \text{ ใช้ได้}$$

ดังนั้นใช้เหล็กยื่น 16-DB 25 mm และเหล็กปลอก 2-ป RB 9 mm @ 0.10 m

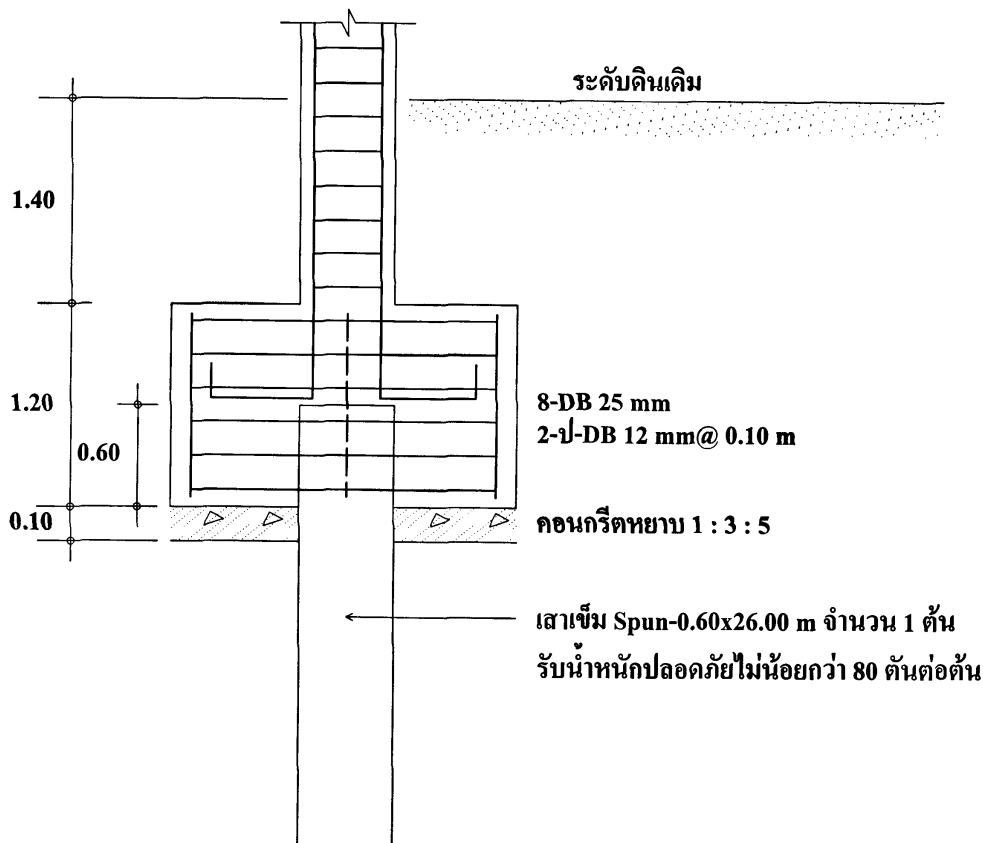
ขั้นตอนที่ 6 เขียนรายละเอียดการเสริมเหล็กฐานราก



F-1 PLAN



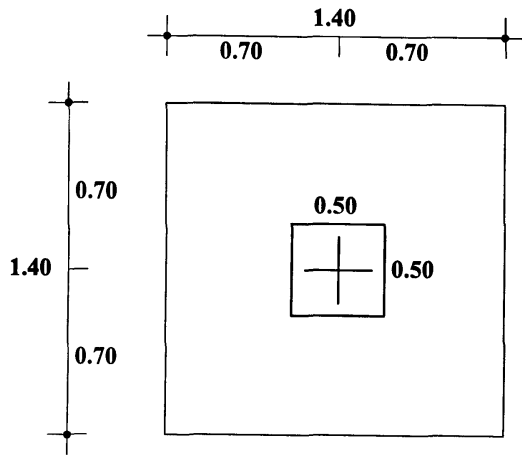
F-1 CROSS-SECTION
 8-DB 25 mm
 2-ป-DB 12 mm@ 0.10 m.



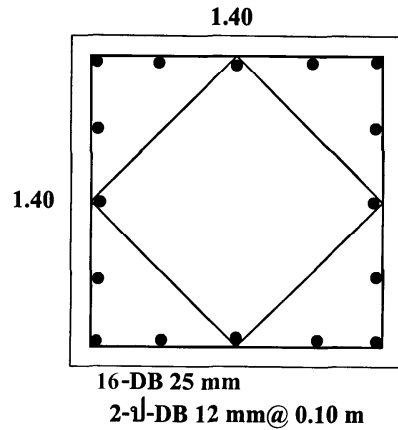
F-1 SECTION

FOOTING F-1

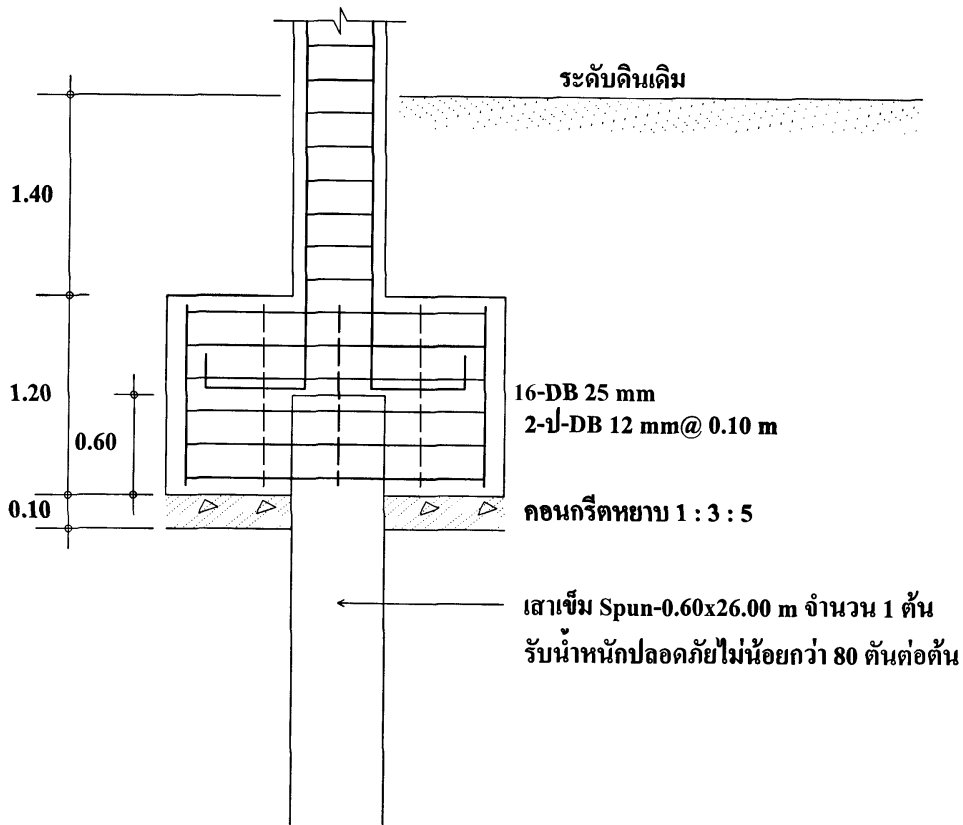
รูปที่ 15.122 รายละเอียดฐานรากบนเสาเข็มแรงเหวี่ยงจากโปรแกรมเขียนรายละเอียด



F-1 PLAN



F-1 CROSS-SECTION



F-1 SECTION

FOOTING F-1

รูปที่ 15.123 เขียนเพิ่มเหล็กเสริมยื่นให้เป็น 16 เส้น

ตัวอย่างที่ 15.14 จงออกแบบฐานรากบนเสาเข็มเจาะขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 0.35 เมตร ยาว 21 เมตร กำลังรับน้ำหนักที่ยอมให้ของเสาเข็ม 35 ตัน/ต้น เสาตอม่อเป็นเสากลมเส้นผ่านศูนย์กลาง 0.30 เมตร รับน้ำหนัก 27 ตัน เหล็กเสริมในเสาเข็มสั่งพิเศษ 12-DB 12 mm (ปกติใช้เพียง 6-DB 12 mm) กำลังคอนกรีตเสาเข็ม $f'_c = 210$ ksc กำลังคอนกรีตในฐานรากและเสาตอม่อ $f'_c = 240$ ksc และกำลังครากของเหล็กเสริมทั้งในเสาเข็มเจาะ ฐานราก และเสาตอม่อ $f_y = 3000$ ksc

วิธีทำ

ขั้นตอนที่ 1 ข้อมูลทั่วไป

$$D = 0.35 \text{ m} = \text{เส้นผ่านศูนย์กลางเสาเข็ม}$$

$$P_c = 35 \text{ T/pile} = \text{กำลังรับน้ำหนักที่ยอมให้ของเสาเข็ม}$$

$$a = b = 0.30 \text{ m} = \text{เสาตอม่อกลมเส้นผ่านศูนย์กลาง 0.30 เมตร}$$

$$P = 27 \text{ tonne} = \text{น้ำหนักบรรทุกที่ใช้งานลงตอม่อ}$$

ประมาณจำนวนเสาเข็ม

$$N = \frac{1.1P}{P_c} = \frac{1.1 \times 27}{35} = 0.85 \Rightarrow 1 \text{ ต้น}$$

ขั้นตอนที่ 2 ขนาดเหล็กยื่นในเสาเข็ม $D_s = 12 \text{ mm}$

ขั้นตอนที่ 3 ระยะที่ต้องสกัดหัวเสาเข็ม $H \geq 40D_s = 40 \times \frac{12}{1000} = 0.45 \text{ m}$ ใช้ 0.60 เมตร

ขั้นตอนที่ 4 แม้ว่าเสาเข็มจะขนาดเล็กและเหล็กยื่นก็มีขนาดเล็ก แต่ก็เสนอแนะให้ใช้เหล็กปลอกขนาดใหญ่และวางถี่ โดย ๒-RB 9 mm @ 0.10 m ทำฐานรากสี่เหลี่ยมจัตุรัสขนาด $0.35 \times 0.35 \times 0.60$ คือสูง 0.60 เมตร ความยาวของตอม่อประมาณ 1.50 เมตร

$$\text{น้ำหนักของตอม่อ } W_p = 2400 \times \frac{\pi}{4} \times 0.30^2 \times 1.50 = 254.5 \text{ kg}$$

$$\text{น้ำหนักฐานราก } W_F = 2400 \times 0.35 \times 0.35 \times 0.60 = 176.4 \text{ kg}$$

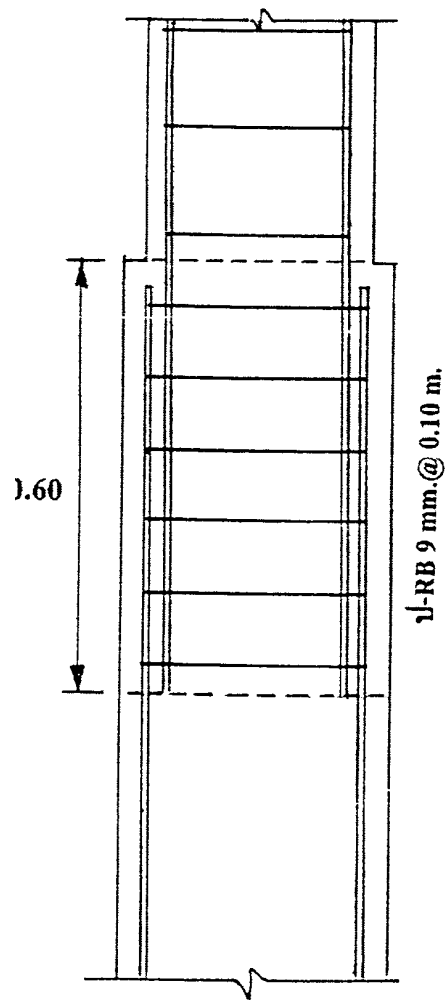
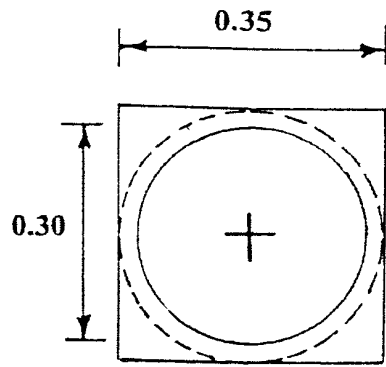
$$\text{น้ำหนักดินถม } W_{BF} = 1690 \times \left(0.35 \times 0.35 - \frac{\pi}{4} \times 0.30^2 \right) \times 1.50 = 131.3 \text{ kg}$$

$$\text{น้ำหนักรวมลงเสาเข็ม} = 27,000 + 254.5 + 176.4 + 131.3 = 27,562.2 \text{ kg} < 35,000 \text{ kg}$$

แสดงว่าฐานรากและเสาเข็มรับน้ำหนักได้

ขั้นตอนที่ 5 ได้ผลลัพธ์ฐานรากขนาด $0.35 \times 0.35 \times 0.60$

ขั้นตอนที่ 6 เขียนรายละเอียดฐานรากได้ดังรูปที่ 81 ซึ่งต้องเขียนเอง โปรแกรมไม่ได้เตรียมกรณีนี้เอาไว้



ต่อม่อตอกกับเสาเข็มเจาะ

รูปที่ 81 ฐานรากบนเสาเข็มเจาะต้นเดียว