

รายการประกอบแบบก่อสร้าง
โครงการ
ก่อสร้างอาคารปฏิบัติการนำร่องด้านวัสดุอุตสาหกรรม

จุดที่ 4
งานวิศวกรรมโครงสร้าง

เจ้าของ : มหาวิทยาลัยเชียงใหม่
สถานที่ตั้งโครงการ : คณะวิทยาศาสตร์ มหาวิทยาลัยเชียงใหม่

จัดทำโดย
ห้างหุ้นส่วนจำกัด ตรีดี อากิเทค แอนด์ เอนจิเนียริ่ง
71/8 หมู่ 10 ต.สุเทพ อ.เมือง จ.เชียงใหม่



สารบัญ

	หน้า
1 รายละเอียดการดำเนินการเจาะสำรวจน้ำ	1
2 งานคิ่ง	2-3
3 ระบบค้ำยังงานขุด	4
4 งานผู้เช่าแบบ	5-7
5 งานเหล็กเสริมคอนกรีต	8-10
6 งานเหล็กรูปพรรณ	11-15
7 งานคอนกรีตเทใจที่	16-21
8 การปั้นคอนกรีต	22
9 งานก่อสร้างที่ดูดราด	24-35



หมวด งานวิศวกรรมโครงสร้าง
รายละเอียดการดำเนินการเจาะสำรวจดิน

การเจาะสำรวจดิน

- 1 ให้ผู้รับจ้างทำการเจาะสำรวจดินโดยวิธี BORING TEST เพื่อหาความยาวที่ก่อสร้างจริง ที่สามารถรับน้ำหนักบรรทุกปลดภัยได้ตามระบุในแบบรูปรายการและตามหลักการทางวิศวกรรมโยธา
- 2 ดำเนินการที่จะทำการเจาะสำรวจ รวมทั้งจำนวนจุดที่จะทำการเจาะสำรวจ ให้อยู่ในคุณภาพนิยมของ วิศวกรผู้ควบคุมงาน ทั้งนี้จำแนกจุดที่ทำการเจาะสำรวจดินต้องไม่น้อยกว่า 2 จุด
- 3 การรายงานผลการเจาะสำรวจดิน ผู้รับจ้างจะต้องส่งรายงานผลการเจาะสำรวจดิน ผลการวิเคราะห์ และข้อเสนอแนะ ให้ผู้ควบคุมพิจารณาเสนอความเห็นประกอบการพิจารณาของคณะกรรมการตรวจสอบการเจาะสำรวจเพื่อน้อมถือ ก่อนดำเนินการก่อสร้างต่อไป

คุณสมบัติของผู้ทำการเจาะสำรวจดิน

- 1 ต้องเป็นวิศวกรปะเกา สามัญวิศวกร สาขาวิศวกรรมโยธา ตามกฎหมายว่าด้วยวิชาชีพวิศวกรควบคุม หรือ
- 2 สถาบันการศึกษา หรือนิติบุคคล ซึ่งมีวิศวกรประจำ ประจำสถาบันสามัญวิศวกร สาขาวิศวกรรมโยธา ตามกฎหมายว่าด้วยวิชาชีพวิศวกรควบคุม



หมวด งานวิศวกรรมโครงสร้าง

งานดิน

Earth Work

1. ขอบเขตของงาน

งานดินในหมวดนี้ รวมถึงงานปรับปรุงบริเวณก่อสร้าง งานระบบค้ำยันและงานขุด深ดินในบริเวณก่อสร้าง ภาระดินออกไปตาม ณ สถานที่ที่ผู้รับผิดชอบกำหนด

- 1.1 ผู้รับผิดชอบต้องนำเสนอบริการขุดดิน จัดหาเครื่องมือกลและแรงงาน รวมทั้งวิศวกรผู้ชำนาญงานเข้ามาดำเนินการขุดดินนี้ให้แล้วเสร็จตามสัญญา วิธีการและขั้นตอนการขุดดิน การนำดินไปทิ้งเกลียบปรับเป็นภาระที่ผู้รับผิดชอบต้องนำเสนอก่อนอนุมัติการดำเนินการ
- 1.2 การขุดดินจะต้องมีระบบค้ำยันที่เหมาะสม หรือมีเชิงลาดที่ปลดภัยตามระบุในหมวดระบบค้ำยังงานขุด การขุดดินต้องได้รับดับตามแบบที่กำหนด และจะต้องป้องกันมิให้เกิดอันตรายต่อระบบสาธารณูปโภคที่อาจจะมีอยู่ในบริเวณก่อสร้างด้วย
- 1.3 การตัดดินไม่เกินการขุดดินให้ดีถูกตามข้อกำหนดในการปรับปรุงบริเวณก่อสร้าง รวมถึงการระบายน้ำออกจากบริเวณขุดดินเป็นภาระของผู้รับผิดชอบงานแล้วเสร็จ
- 1.4 ในกรณีที่ขุดดินลงไปและพบว่ามีแมลงหรือปลวกที่เป็นอันตรายต่องานก่อสร้างอาคารในอนาคต ผู้รับผิดชอบต้องดำเนินการใช้สารกำจัดแมลงที่พิเศษให้หมดสิ้นก่อนการก่อสร้างเพื่อล้างสุดของอาคาร
- 1.5 การถอนเมื่อก่อสร้างขึ้นได้ในเรียบร้อยแล้ว ให้กระทำการด้วยความระมัดระวัง มิให้เป็นอันตรายต่อโครงสร้างที่แล้วเสร็จ ในกรณีที่ต้องถอนด้วยระบบค้ำยันออกไปก่อน ผู้รับผิดชอบต้องเสนอวิธีการให้ผู้รับผิดชอบของงานระบุในหมวดระบบค้ำยังด้วย

2. วิธีการดำเนินงานขุดดิน

ผู้รับผิดชอบต้องเตรียมงานขุดดินโดยเสนอวิธีการ ขั้นตอน มาให้ผู้รับผิดชอบอนุมัติเสียก่อน

- 2.1 วิธีการ เครื่องมือกล และแรงงานจะต้องเหมาะสมกับงานก่อสร้างที่จะดำเนินการ
- 2.2 ในบริเวณที่ทิ้งดินอ่อน การขุดดินอาจเกิดความเสียหายต่อระบบค้ำยันหรืออาจจะเกิดเชิงลาดพังทลาย ได้ง่าย ผู้รับผิดชอบต้องตรวจสอบป้องกันโดยอาจจะต้องออกแบบระบบค้ำยันพิเศษเฉพาะแห่ง ให้มั่นคงแข็งแรง ปลดภัยต่องานขุดดิน
- 2.3 โดยทั่วไปการขุดดินโดยไม่มีคุ้มครองระบบค้ำยันป้องกันดินพังทลาย และหากไม่มีเครื่องจักรกลหนัก หรือ วัสดุก่อสร้างกองอยู่ใกล้บริเวณขุดดิน ผู้รับผิดชอบต้องเสนอวิธีการใช้เครื่องกลหนักใกล้เคียงป้องกัน ไม่น้อยกว่า 1 ต่อ 3 สำหรับดินเหนียวทั่วไป แต่สำหรับบริเวณที่มีการใช้เครื่องกลหนักใกล้เคียงป้องกัน ใช้เชิงลาดด้านข้างไม่ควรจะเกิน 1 ต่อ 4 โดยขุดลึกไม่เกิน 1.50 เมตร
- 2.4 สำหรับการขุด深ดินลึกเกินกว่า 1.50 เมตร โดยไม่มีระบบค้ำยันแต่จะใช้เชิงลาดด้านข้างตามคุณสมบัติของดิน ผู้รับผิดชอบจะต้องออกแบบบนฐานเชิงลาดที่เหมาะสม ประเมินค่าส่วนปลดภัย (FACTOR OF SAFETY) ไม่ต่ำกว่า 1.5 โดยให้จดลงรายการคำนวณที่มีวิศวกรของผู้รับผิดชอบมาให้ผู้รับผิดชอบทราบให้ความเห็นชอบก่อน



3. การขันดินไปก่อมและเกลี่ยปูรับ

- 3.1 ติดที่ชุดเข็มมาได้จะต้องนำอุกไปก่อไว้ให้ห่างจากปากหูลที่ชุดดินอย่างน้อย 3 เท่าของความลึกที่ชุดลง
ไปยกเว้นกรณีที่มีการติดตั้งระบบค้ำยึดป้องกันดินพังทลาย และคำนวณน้ำหนักบรรทุกบนปากบ่อชุดดิน
ไว้แล้ว
- 3.2 ติดที่ชุดเข็มมา ผู้รับจ้างต้องนำไปก่อมเกลี่ยปูรับ ณ บริเวณที่ผู้รับจ้างกำหนด เศษวัสดุ ซากตัน ไม้ที่ติดไปกับ
ติดที่ชุด ผู้รับจ้างต้องแยกออกจากติดที่ชุด
- 3.3 การนำติดที่ชุดเข็มมา ที่ชุดจะต้องมีความสูง 0.50 เมตร จะกว่าจะได้ระดับความสูงในบริเวณที่
ติดที่ชุดตามที่ผู้รับจ้างกำหนดให้
- 3.4 ในกรณีที่ผู้รับจ้างกำหนดให้นำไปก่อมปอน้ำเดิม หรือคูน้ำเดิม ผู้รับจ้างจะต้องชุดลดอกวัวพีซ ออกจากการ
บริเวณที่จะถูกให้หมัดสินเสียก่อนจึงจะสามารถดินลงไปในปูรับ



หมวด งานวิศวกรรมโครงสร้าง

ระบบค้ำยันงานชุด

Excavation Support Systems

1. ขอบเขตของงาน

งานในหมวดนี้เกี่ยวข้องกับงานชุดดิน ซึ่งผู้รับจ้างจะต้องรับผิดชอบดำเนินงานชุดเปิดหน้าดินในสถานที่ก่อสร้าง เพื่อทำงานเสาเข็มและทำฐานรากอาคาร รวมทั้งพื้นจอดรถระดับใต้ดินตามแบบ โดยผู้รับจ้างจะต้องรับภาระจัดหาเครื่องมือ อุปกรณ์ และงาน ตลอดจนวิธีการค้ำยันระหว่างการชุดดินเพื่อให้เกิดความปลอดภัยต่อผู้ปฏิบัติงานทุกฝ่าย

- 1.1 ผู้รับจ้างต้องจัดหาวิศวกรที่มีความเชี่ยวชาญและมีประสบการณ์ในงานชุดดิน และงานระบบค้ำยันเข้ามาประจำในสถานที่ก่อสร้าง เพื่อบูรณาการให้แล้วเสร็จด้วยความปลอดภัยภายในกำหนดเวลาสัญญา
- 1.2 ระบบค้ำยันงานชุดดินจัดทำเพื่อป้องกันดินพังทลาย เพื่อให้สามารถก่อสร้างอาคารต่อไปได้ตามแบบและระดับที่กำหนด โดยผู้รับจ้างต้องควบคุมคุณภาพของระบบค้ำยันที่ใช้งานอยู่ไม่ว่าจะเป็นระบบกำแพงเสาเข็มไม่ กำแพงเสาเข็มคอนกรีต หรือกำแพงแผ่นเหล็กพีดีก์ตาม ให้มีสภาพดีมั่นคงแข็งแรงตลอดระยะเวลาที่ใช้งานเป็นระบบค้ำยันอยู่จนกว่าจะถูกดึงแล้วเสร็จ
- 1.3 การติดต่อระบบค้ำยัน ผู้รับจ้างจะต้องดำเนินงานเป็นขั้นตอนให้สอดคล้องกับความคืบหน้าของงาน ก่อสร้างจากขั้นได้เช่นมา การรื้อถอนระบบค้ำยันชุดดินจะต้องการทำด้วยความรอบคอบตามขั้นตอน วิธีการและกำหนดเวลาที่เหมาะสม โดยมิให้เกิดความเสียหายต่อโครงสร้างที่เสร็จเรียบร้อยแล้ว ทั้งนี้การติดต่อระบบค้ำยันจะต้องได้รับอนุมัติจากผู้รับจ้างเสียก่อน

2. การอนุมัติระบบค้ำยันงานชุดดิน

- 2.1 ผู้รับจ้างจะต้องทำการวิเคราะห์ออกแบบระบบค้ำยันงานชุดที่เหมาะสมสำหรับโครงการนี้ เช่น ระบบ SHEET PILE AND KING POST โดยคำนวณโครงสร้างของระบบค้ำยันและนำเสนอด้วยว่าจะใช้ พิจารณาอนุมัติโดยก่อนจะนำมาใช้งานได้
- 2.2 ระบบค้ำยันงานชุดที่ได้รับอนุมัติจะต้องรวมถึง ระบบการชุดดิน และขนส่งออกจากพื้นที่ก่อสร้าง และรวมถึงการระบายน้ำ การสูบน้ำออกจากการพื้นที่ชุดดิน ในกรณีที่ฝนตกหนักหรือมีฝนตกหนักในบริเวณที่ชุดดินโดยต้องจัดให้มีการระบายน้ำออกเป็นอย่างดีมิให้เกิดน้ำท่วมขังในปล่องชุดดิน
- 2.3 ระบบค้ำยันที่ได้รับอนุมัติให้ใช้งาน ผู้รับจ้างต้องใช้ชุดดินที่มีคุณภาพดีมาตรฐาน และจะต้องดูแลรักษาให้มีสภาพมั่นคงแข็งแรงและตลอดการใช้งาน ในกรณีโครงสร้างเหล็กค้ำยัน ผู้รับจ้างจะต้องจัดหาช่างเชื่อมที่มีฝีมือดีมาประจำในสถานที่ก่อสร้างเพื่อเ淬รักษาองค์ประกอบของระบบค้ำยันตลอดเวลา

3. การชุดเปิดหน้าดินโดยไม่มีค้ำยัน

ในกรณีที่ผู้รับจ้างพิจารณาเห็นว่า สามารถชุดเปิดหน้าดินออกจนถึงระดับฐานรากได้โดยไม่ต้องมีระบบค้ำยัน เนื่องจากสถานที่ก่อสร้างเป็นที่โล่ง ไม่มีอาคารอยู่ในบริเวณใกล้เคียง ผู้รับจ้างอาจทำการคำนวณคาดการณ์ด้านข้าง ตามคุณสมบัติของชุดดินที่จะชุดดิน เปิด และนำเสนอด้วยการให้ผู้รับจ้างอนุมัติโดยก่อนจะดำเนินการได้ ในกรณีที่ผู้รับจ้างจะต้องดูแลรับผิดชอบเชิงลักษณะที่ด้านให้คงสภาพปลอดภัยตลอดระยะเวลาทำงานและดูแลป้องกันมิให้เกิดน้ำท่วมขัง ภายนอกที่ดินก่อสร้างชุดดินงานฐานและงานห้องใต้ดินจะแล้วเสร็จ



หมวด งานวิศวกรรมโครงสร้าง

งานไฟเบน

Form Work

1. ขอบเขตของงาน

- 1.1 ผู้รับจ้างจะต้องเป็นผู้ดำเนินการออกแบบงานนี้ โดยต้องคำนึงถึงการโกร่งตัวขององค์กรอาคารอย่างระมัดระวัง และจะต้องใช้แรงงานที่มีฝีมือและความชำนาญในการติดตั้งงานให้แนบ เพื่อให้ได้มาตรฐานก่อสร้างที่ดี มีขนาดตามระบุในแบบ
- 1.2 ค้ำยัน
 - 1.2.1 เมื่อใช้ค้ำยัน การตอก หรือวิธีการค้ำยันซึ่งได้จดทะเบียนสิทธิบัตรไว้ จะต้องปฏิบัติตามข้อแนะนำของผู้ผลิตเกี่ยวกับความสามารถในการรับน้ำหนักก่อสร้างเครื่องครัดในเรื่องการยึดโยง และน้ำหนักบรรทุกความปลดภัยสำหรับความพยายามระหว่างที่ยึดของค้ำยัน
 - 1.2.2 ห้ามใช้การตอกแบบทวนมากกว่า 3 อันสลับกันสำหรับค้ำยันใต้แผ่นพื้น หรือไม่เกินทุกๆ 3 อัน สำหรับค้ำยันใต้คาน และห้ามตอกค้ำยันก่อนกว่านี้แห่งนอกจากจะมีการยึดท้ายที่จุดต่อทุกๆ แห่ง การตอกค้ำยันดังกล่าวจะต้องกระเจาให้สม่ำเสมอทั่วไปเท่าที่จะทำได้ รอยต่อจะต้องไม่มีอยู่ใกล้กับกึ่งกลางของตัวค้ำยันโดยไม่เกินที่ค้ำด้านข้าง ทั้งนี้ เพื่อบังกันการโกร่ง
 - 1.2.3 จะต้องคำนวณ ออกแบบโดยให้ด้านท่านการโกร่งและการตัด เช่นเดียวกับองค์กรอาคารที่รับแรงอัดอื่นๆ รัศมีที่ใช้ตอกค้ำยันไม่จำกัดต้องไม่สั้นกว่านี้เมตร
- 1.3 การยึดและระบบไม้แบบจะต้องคำนวณการออกแบบให้ถ่ายแรงทางข้างลงสูญพิษน์ในลักษณะปลดภัยตลอดเวลา จะต้องจัดให้มีการยึดและรักษาตัวน้อยที่สุดเมื่อรับน้ำหนักเต็มที่ ในกรณีที่ไม่ต้องพยุงยามให้มีจำนวนรอยต่อทางแนวราบไม่อย่างที่สุดโดยเฉพาะจำนวนรอยต่อ ซึ่งแนวเสี่ยนบรรจบแนวเสี่ยนด้านข้าง อาจใช้ลิมสอดที่ยอดหรือกันขอนของค้ำยันอย่างโดยย่างหนึ่ง แต่จะใช้สองปลายไม่ได้ เพื่อให้สามารถปรับแก้การทุบตัวที่ไม่สม่ำเสมอทางแนวตั้งได้ หรือเพื่อสะคากในการทดสอบแบบ
- 1.4 งานไม้แบบสำหรับฐานราก จะต้องสร้างให้สามารถป้องกันดับทางแนวตั้งได้ เพื่อเป็นการชดเชยกับการทุบตัวที่อาจเกิดขึ้น เพื่อให้เกิดการทุบตัวน้อยที่สุดเมื่อรับน้ำหนักเต็มที่ ในกรณีที่ไม่ต้องพยุงยามให้มีจำนวนรอยต่อทางแนวราบไม่อย่างที่สุดโดยเฉพาะจำนวนรอยต่อ ซึ่งแนวเสี่ยนบรรจบแนวเสี่ยนด้านข้าง อาจใช้ลิมสอดที่ยอดหรือกันขอนของค้ำยันอย่างโดยย่างหนึ่ง แต่จะใช้สองปลายไม่ได้ เพื่อให้สามารถปรับแก้การทุบตัวที่ไม่สม่ำเสมอทางแนวตั้งได้ หรือเพื่อสะคากในการทดสอบแบบ
- 1.5 ผู้รับจ้างจะต้องส่งแบบแสดงรายละเอียดของงานแบบหล่อ เพื่อให้ผู้ควบคุมงานอนุมัติก่อน หากแบบดังกล่าวไม่ถูกต้องครบถ้วน ผู้รับจ้างจะต้องจัดการแก้ไขตามที่กำหนดให้แล้วเสร็จก่อนที่จะเริ่มงาน การที่ผู้ควบคุมงานอนุมัติในแบบที่จะเสนอแก้ไขมาแล้ว มิได้หมายความว่าผู้รับจ้างจะหมดความรับผิดชอบที่จะต้องทำการก่อสร้างให้ได้ตามที่ได้ตกลงไว้ในสภาพที่ใช้งานได้ต่อตัว
- 1.6 สมมติฐานในการคำนวณออกแบบแบบสำหรับแบบหล่อจะต้องแสดงค่าต่างๆ ที่สำคัญ ตลอดจนสภาพการบรรทุกน้ำหนัก รวมทั้งน้ำหนักบรรทุกๆ ตัวก่อสร้างบรรทุก ความสูงของกองก่อสร้างที่จะปล่อยลงมา น้ำหนักอุปกรณ์คลื่อนที่ซึ่งอาจต้องทำงานบนแบบหล่อ แรงดันสูง หน่วยแรงต่างๆ และข้อมูลที่สำคัญอื่นๆ



1.7 รายการต่างๆ ที่ต้องปรากฏในแบบสำหรับงานแบบหล่อ มีดังนี้

1.7.1 สมอ ค้ำยันการยึดโยง

1.7.2 การปรับแบบหล่อในระหว่างเทคโนโลยีตัว

1.7.3 แผ่นกันน้ำ ร่องลิ้น และสิ่งที่จะต้องสอดไห้

1.7.4 ผู้รับ

1.7.5 ฐานราก หรือฐานที่เจาะไว้สำหรับเครื่องจักรกำหนด

1.7.6 ช่องสำหรับทำความสะอาด

1.7.7 รอยต่อในขณะก่อสร้าง รอยต่อสำหรับควบคุม และรอยต่อขยายตัวตามที่ระบุในแบบ

1.7.8 แผ่นม่านสำหรับมูนท์เมจิก (เปลือย)

1.7.9 การยกห้องคน และพื้นกันแม่น้ำ

1.7.10 การเคลื่อนผิวแบบหล่อ

1.7.11 รายละเอียดในการติดตั้ง ปกติจะไม่ยอมให้มีการติดตั้งขึ้นนอกจากผู้ควบคุมงานจะอนุญาติ

2. วัสดุ

ผู้รับจ้างอาจใช้วัสดุใดทำแบบหล่อ ก็ได้ การทำแบบหล่อจะต้องให้พอดี เมื่อค่อนกรีตแข็งตัวแล้วจะอยู่ในตำแหน่งที่ถูกต้อง มีขนาดและนิวตรองตามที่กำหนดโดยแบบ

3. การติดตั้ง

3.1 ทั่วไป

- แบบหล่อจะต้องได้รับการตรวจสอบที่จะเรียงเหล็กเสริมได้
- แบบหล่อจะต้องแร่เมตัลิก เพื่อบริโภคกันไม่ให้น้ำปูนหลอกจากค่อนกรีต
- แบบหล่อจะต้องสะอาด ในกรณีที่ไม่สามารถเข้าถึงกันแบบจากภายในได้ จะต้องจัดซื้อไว้สำหรับขัดสีที่ไม่ต้องการต่อต้าน
- ห้ามน้ำแบบหล่อที่ชำรุดจนถึงขีดจำกัดที่จะทำลายผิวน้ำ หรือคุณภาพค่อนกรีตให้มาใช้อีก
- ให้หลักเลี้ยงการบรรทุกน้ำหนักบนค่อนกรีตซึ่งเท่าเพียงหนึ่งสปาร์ท ห้ามโยนของหนัก เช่น มวลรวมไม่กว่าด้าน เหล็กเสริม หรืออื่นๆ ลงบนค่อนกรีตใหม่ หรือแม้กระทั่งการกองวัสดุ
- ห้ามโยนหรือก่อของวัสดุก่อสร้างบนแบบหล่อในลักษณะที่จะทำให้แบบหล่อนนั้นชำรุด หรือเป็นการเพิ่มน้ำหนักเกินไป

3.2 งานปรับแบบหล่อ

3.2.1 ก่อนค่อนกรีต

- จะต้องติดตั้งอุปกรณ์สำหรับให้ความสะดวกในการจัดการเคลื่อนตัวของแบบหล่อของเทคโนโลยีตัวที่แบบส่วนที่มีที่รองรับ
- หลังจากตรวจสอบขั้นสุดท้ายก่อนค่อนกรีต จะต้องให้ลิมที่ใช้ในการจัดแบบหล่อให้ได้ที่ให้แน่นหนา
- จะต้องยึดแบบหล่อ กับค้ำยันข้างในได้ให้แน่นหนาพอที่จะไม่เกิดการเคลื่อนตัวทั้งทางด้านข้างและด้านขึ้นลงของส่วนหนึ่งส่วนใดของระบบแบบหล่อทั้งหมดขณะเทคโนโลยีตัวที่
- จะต้องผ่านดับบล์มูนไว้สำหรับจ่ายต่อต่างๆ ของแบบหล่อ การทดสอบการตัวของไม้ การเอ็นเนื่องจากน้ำหนักบรรทุกดังที่ และการทดสอบทางอีลาสติกขององค์ประกอบในแบบหล่อ ตลอดจนการยกห้องคน และพื้นซึ่งกำหนดไว้ในแบบก่อสร้าง



- จะต้องจัดเตรียมวิธีปรับระดับของค้ำยัน ในการนี้ที่เกิดการทรุดตัวมากเกินไป เช่น ใช้ลิมหรือแม่แรง
- ควรจัดทำทางเดินสำหรับอุปกรณ์ที่เคลื่อนที่ได้ โดยทำเส้าหรือขารองรับตามแต่ต้องการ และต้องวางบนแบบหล่อ หรือองค์อาคารที่เป็นโครงสร้างโดยตรง ไม่ว่าจะบันเหล็กเสริม นอกจากจะทำที่รองรับเหล็กนั้นเป็นพิเศษ แบบหล่อจะต้องพอกเเหมะกับที่รองรับของบันทางเดินดังกล่าว โดยยอมให้เกิดการเปลี่ยน ความคลาดเคลื่อน หรือการเคลื่อนตัวทางข้างไม่เกินค่าที่ยอมให้

3.2.2 ระหว่างและหลังการเทคโนโลยี

- ในระหว่างและหลังการเทคโนโลยี จะต้องตรวจสอบประดับภายนอกห้องคานและพื้น และการได้ดึงของระบบแบบหล่อ หากจำเป็นต้องรื้อตัวเนินการแก้ไขทันทีในระหว่างการก่อสร้าง หากปรากฏว่าแบบหล่อเริ่มไม่แข็งแรง และแสดงให้เห็นว่าเกิดการทรุดตัวมากเกินไปหรือเกิดการโกร่งบิดเบี้ยวแล้ว ให้หยุดงานทันที หากเห็นว่าส่วนใดชำรุดมาก ให้รื้อออกแล้วเสริมแบบหล่อให้แข็งแรงยิ่งขึ้น
- จะต้องมีผู้เฝ้าอย่างต่อเนื่องแบบหล่ออยู่ตลอดเวลา เพื่อที่ว่าเมื่อเห็นว่าสมควรจะแก้ไขส่วนใด จะได้ดำเนินการได้ทันที ผู้ที่ทำหน้าที่นี้ต้องคำนึงถึงความปลอดภัยเป็นหลักสำคัญ
- การถอดแบบหล่อและที่รองรับ หลังจากการเทคโนโลยีแล้วจะต้องคงที่รองรับไว้กับที่ เป็นเวลาไม่น้อยกว่าที่กำหนดซึ่งล่างนี้ ในการนี้ที่ห้องน้ำที่ต้องคำนึงถึงความปลอดภัยเป็นหลักสำคัญ ตามความเห็นชอบของผู้ควบคุมงาน

ค้ำยันใต้คาน	21	วัน
ค้ำยันใต้แผ่นพื้น	21	วัน
แผ่น	48	ชั่วโมง
เสา	48	ชั่วโมง

ผู้ควบคุมงานอาจสั่งให้ยึดเวลาการถอดแบบออกไปอีกได้หากเห็นสมควร

4. การแก้ไขผิดที่ไม่เรียบร้อย

- 4.1 ทันทีที่ถอดแบบจะต้องทำการตรวจสอบ หากพบว่าค่อนกรีตไม่เรียบร้อยจะต้องแจ้งให้ผู้ควบคุมงานทราบทันที เมื่อผู้ควบคุมงานให้ความเห็นชอบวิธีการแก้ไขแล้ว ผู้รับผิดชอบต้องดำเนินการซ่อมในทันที
- 4.2 หากปรากฏว่ามีการซ่อมแซมผิดวิธีค่อนกรีตก่อนได้รับการตรวจสอบจากผู้ควบคุมงาน ค่อนกรีตส่วนนั้นอาจถือเป็นค่อนกรีตเสียได้



หมวด งานวิศวกรรมโครงสร้าง
งานเหล็กเสริมคอนกรีต
Concrete Reinforcement

1. ขอบเขตของงาน

- 1.1 ข้อกำหนดในหมวดนี้ให้รวมถึงการจัดหา การตัด การตั้ง และการเรียงเหล็กเสริม ตามชนิดและชั้นที่ระบุ ไว้ในแบบและรายการประกอบแบบ งานที่ทำจะต้องตรงตามแบบและตามคำแนะนำของผู้ควบคุมงาน อย่างเคร่งครัดรายละเอียดเกี่ยวกับเหล็กเสริมคอนกรีตซึ่งมีดังนี้ ในแบบและรายการประกอบแบบนี้ ให้ปฏิบัติตาม "มาตรฐานอาคารคอนกรีตเสริมเหล็กโดยวิธีห่วงโซงใช้งาน" ของวิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทย
- 1.2 รายการข้ออ้างอิง
 - มาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม มอก. 20 - 2543 เหล็กเส้นเสริมคอนกรีต: เหล็กเคนกลม
 - มาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม มอก. 24 - 2548 เหล็กเส้นเสริมคอนกรีต: เหล็กข้ออ้อย
 - มาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม มอก. 138 - 2535 ลวดผูกเหล็ก

2. วัสดุ

- 2.1 เหล็กเสริมคอนกรีต หมายถึง เหล็กเคนกลมเกลี้ยงchromda หรือเหล็กข้ออ้อย เป็นเหล็กที่มีขนาดได้เสมอ ตั้งแต่เส้นปุ่ลยา มีพื้นที่หน้าตัดไม่น้อยกว่าการคำนวณจากเส้นผ่าศูนย์กลางของเหล็กตามระบุในแบบเป็นเหล็กใหม่ผิวสะอาด ปราศจากสนิมเข้ม หรือน้ำมัน ไม่มีรอยแตกร้าว และมีคุณภาพตามมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม มอก. ทั้งขนาด หนัก และคุณสมบัติอื่นๆ
- 2.2 ปริมาณและขนาดทั้งหมดของเหล็กเสริมคอนกรีต ให้ถือตามที่กำหนดไว้ในแบบโครงสร้าง ผู้รับจ้าง จะต้องเติร์ยมเหล็กเสริมตามตำแหน่ง ปริมาณและขนาด ให้ถูกต้องตามแบบและรายการประกอบแบบ โดยเคร่งครัด
- 2.3 คุณสมบัติของเหล็กเสริมคอนกรีต

ถ้าไม่ได้ระบุไว้ในแบบ ให้ใช้คุณสมบัติของเหล็กเสริมคอนกรีตดังต่อไปนี้

 - ก. เหล็กเส้นกลม (SR-24) ใช้สำหรับเหล็กที่มีขนาดเส้นผ่าศูนย์กลาง 6 ถึง 9 มิลลิเมตร คุณสมบัติตามมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม มอก. 20 - 2543 เหล็กเส้นเสริมคอนกรีต: เหล็กเส้นกลม
 - ข. เหล็กข้ออ้อย (SD-40) ใช้สำหรับเหล็กที่มีขนาดเส้นผ่าศูนย์กลางตั้งแต่ 12 ถึง 32 มิลลิเมตร: เหล็กข้ออ้อย



3. วิธีการดำเนินงาน

3.1 การทดสอบ

- 3.1.1 ผู้ควบคุมงานมีสิทธิสั่งให้ผู้รับจำนำตัวอย่างเหล็กแต่ละชุดจากเหล็กกองใดๆ ก็ได้ ที่นำมาใช้ไปทำการทดสอบคุณสมบัติตั้งกล่าวข้างต้น ณ สถานที่ที่ขอต่อได้ และต้องเสนอผลการทดสอบเหล็กตัวอย่างต่อผู้ควบคุมงานเป็นจำนวน 3 ชุด ทุกครั้งที่มีการเก็บตัวอย่าง โดยผู้รับจำนำจะต้องออกค่าใช้จ่ายในการทดสอบของทั้งสิ้น การสูญเสียตัวอย่างให้ทำทุกครั้งเมื่อมีการส่งเหล็กเข้าสู่หน่วยงานก่อสร้าง
- 3.1.2 เหล็กเสริมที่ผ่านการทดสอบคุณภาพแล้วเท่านั้น จึงจะสามารถนำมาใช้ในงานก่อสร้างได้ ส่วนเหล็กเสริมที่รอผลการทดสอบห้ามน้ำมานี้ และห้ามน้ำเหล็กรีดช้า (SRR) มาใช้ในงานก่อสร้างโครงการนี้เหล็กเสริมที่มีคุณภาพต่ำกว่าข้อกำหนดให้ผู้รับจำนำนำออกไปให้พัฒนบริเวณก่อสร้างโดยทันที

3.2 การเก็บรักษาเหล็กเสริมคงกรีต

- 3.2.1 จะต้องเก็บเหล็กเสริมคงกรีตไว้เหนือพื้นดินอย่างน้อย 300 มิลลิเมตร และต้องมีหลังบ้องกันน้ำค้าง น้ำฝน และเก็บรักษาให้พ้นสิ่งสกปรก ดิน สี น้ำมัน ฯลฯ
- 3.2.2 เหล็กเสริมคงกรีตที่ส่งเข้าหน่วยงานก่อสร้าง ผู้รับจำนำจะต้องจัดกองเก็บแยกกองก่อหนี้ ที่นำไปตามลำดับ เหล็กที่นำเข้ามาก่อนซึ่งได้รับการตรวจสอบและอนุมัติจากผู้ควบคุมงานแล้ว ให้นำไปใช้ก่อน โดยไม่ประปนกับเหล็กที่นำเข้ามาใหม่ ซึ่งยังไม่ได้รับการอนุมัติจากผู้ควบคุมงาน

3.3 วิธีการก่อสร้าง

- 3.3.1 การตัดและประกอบเหล็กเสริม จะต้องมีขนาดตรงตามที่กำหนดในแบบ การตัดและติดจะต้องไม่ทำให้เหล็กเสริมชำรุดเสียหาย
- 3.3.2 การขอเหล็กเสริมจะต้องได้รับตัวตั้งอย่างถาวรส่วนสำหรับของอ หากในแบบไม่ได้ระบุถึงรัศมีของกางสะพาน
- ให้หักตามกำหนดต่อไปนี้
- ส่วนที่ต้องเป็นครึ่งวงกลม โดยมีส่วนที่ยื่นต่อออกไปอย่างน้อย 4 เท่าของขนาดเส้นผ่าศูนย์กลาง ของเหล็กนั้น แต่ระยะยื่นนี้ต้องไม่น้อยกว่า 60 มิลลิเมตร
 - ส่วนที่ต้องเป็นมุมฉาก โดยมีส่วนที่ยื่นต่อออกไปถึงปลายสุดของเหล็กอีกอย่างน้อย 12 เท่าของขนาดเส้นผ่าศูนย์กลางเหล็กนั้น
 - เฉพาะเหล็กถูกตั้งและเหล็กปลอก ให้หัก 90 องศา หรือ 135 องศา โดยมีส่วนที่ยื่นถึงปลายของอีกอย่างน้อย 6 เท่า ของเส้นผ่าศูนย์กลางของเหล็ก แต่ต้องไม่น้อยกว่า 60 มิลลิเมตร

3.4 การเรียงเหล็กเสริม

- 3.4.1 ก่อนเรียงเหล็กเสริมเข้าที่จะต้องทำความสะอาดเหล็กให้เป็นสนิมเข้ม และวัสดุเคลือบท่างๆ จะทำให้การขึ้นเหนือเย็บเสียไป
- 3.4.2 จะต้องเรียงเหล็กเสริมอย่างประณีต ให้อยู่ในตำแหน่งที่ถูกต้องพร้อมที่จะผูกยึดให้แน่นหนาระหว่างเทคโนโลยกรีต หากจำเป็นอาจใช้เหล็กเสริมพิเศษช่วยในการยึดได้ ซึ่งในแต่ละจุดของโครงสร้าง ผู้รับจำนำจะต้องจัดยึดให้เหมาะสม



- 3.4.3 ที่จุดติดกันของเหล็กเสริมทุกแห่ง จะต้องผูกให้แน่นด้วยลวดผูกเหล็กเบอร์ 18 SWG โดยผูกแบบพันสายแรกและพับปลายลวดเข้าในส่วนที่จะเป็นเนื้อค่อนกรีตภายใน
- 3.4.4 ให้รักษาระยะห่างระหว่างแบบกับเหล็กเสริมให้ถูกต้อง โดยใช้เหล็กเขียนกั้มมอร์ต้ายึดกับเหล็กเสริม หรือวิธีที่ผู้ควบคุมงานอนุมัติ กั้มมอร์ต้าให้ส่วนผสมซีเมนต์ 1 ส่วนต่อทราย 1 ส่วน
- 3.4.5 ในกรณีที่มีเหล็กเสริมหลายชั้น จะต้องเสริมโดยมีช่องว่างระหว่างผิวเหล็ก (Clear Distance) ไม่น้อยกว่า 25 มิลลิเมตร แต่ไม่เกิน 40 มิลลิเมตร
- 3.4.6 หลังจากผูกเหล็กเสริมแล้วจะต้องให้ผู้ควบคุมงานตรวจสอบก่อนเทคโนโลยีตุรก์ทุกครั้ง หากผูกพึงไว้นานเกินควร จะต้องทำความสะอาด และให้ผู้ควบคุมงานตรวจสอบอีกครั้งก่อนเทคโนโลยีเหล็กพื้นเมือง ผูก เสร็จแล้วให้ทำการเดินเหนือเหล็ก โดยมีที่รองรับทางตรงซึ่งช่องว่างระหว่างเหล็กห้ามเหยียบ ข้างบนเหล็กเสริมเป็นอันขาดและต้องตรวจสอบให้ไม่แบบแข็งแรงพอที่จะรับน้ำหนักของทางเดิน และน้ำหนักบรุกบนทางเดินด้วย

3.5 การต่อเหล็กเสริม

- 3.5.1 การต่อแบบทaby ให้ทabyเหล็กเสริมข้อนกันโดยระยะทaby ไม่น้อยกว่า 48 เท่า ของเส้นผ่าศูนย์กลางของเหล็กเส้นกลมหรือมา 36 เท่าของเส้นผ่าศูนย์กลางของเหล็กข้ออ้อย แต่ต้องไม่น้อยกว่า 300 มิลลิเมตร และให้มัดด้วยลวดผูกเหล็กเบอร์ 18 SWG. เป็นระยะๆ ทุก 100 มิลลิเมตร การต่อเหล็กเสริมตัวยิวที่ทabyในกรณีที่ต่อเหล็กต่างขนาดกัน ให้ใช้ความยาวที่ทabyข้อนกันตามขนาดเส้นผ่าศูนย์กลางของท่อนเหล็กที่ใหญ่กว่าเป็นหลัก
- 3.5.2 การต่อแบบเชื่อม ให้ใช้สำหรับเหล็กเสริมที่มีเส้นผ่าศูนย์กลาง 25 มิลลิเมตร ขึ้นไป และเชื่อมด้วยวิธีเหลาปลายเหล็กแบบเหลาดินสอ ชนปลายและต่อเชื่อมด้วยไฟฟ้า (Electric Arc Welding) โดยจะต้องให้กำลังของรอบเชื่อมไม่น้อยกวาร้อยละ 125 ของกำลังของเหล็กเสริมนั้น ผู้รับจ้างต้องทำการทดสอบสังตัวอย่างรอบเชื่อม และสำเนาผลการทดสอบกำลังประดับของรอบเชื่อม จากสถานับที่กำหนดให้ผู้ควบคุมงานไว้ตรวจสอบ โดยค่าใช้จ่ายของผู้รับจ้าง

3.6 ร้อยต่อเหล็กเสริม

- 3.6.1 ในกรณีที่มีความจำเป็นจะต้องต่อเหล็กเสริม ให้ต่อตามตำแหน่งต่อไปนี้
- พื้น ผนัง คสล. ให้ต่อที่บริเวณคานใต้เหล็กเสริมพิเศษ
 - คนทัวร์ไป เหล็กบันตอที่ประมาณกางคาน เหล็กล่างต่อที่หน้าเสาถึงระดับ L/5 จากศูนย์กลางเสา
 - เสา ต่อปีริเวณหน้าระดับพื้น 1.00 เมตร จนถึงระดับกึ่งกลางของความสูง
- 3.6.2 ร้อยต่อทุกแห่งจะต้องได้รับการตรวจสอบและอนุมัติโดยผู้ควบคุมงานก่อนเทคโนโลยีตุรก์ หน้าตัดใดๆ ของคาน-พื้น จะมีรอยต่อของเหล็กเสริมเกิน 25% ของจำนวนเหล็กเสริมคานทั้งหมดไม่ได้
- 3.6.3 หน้าตัดๆ ของเสา, แผง จะมีรอยต่อของเหล็กเสริมเกิน 50% ของจำนวนเหล็กเสริมทั้งหมดไม่ได้
- 3.6.4 คานยืน และฐานราก ห้ามต่อเหล็กเสริมโดยเด็ดขาด



หมวด งานวิศวกรรมโครงสร้าง

งานเหล็กกูปพรอน

Structural Steel

1. ขอบเขตของงาน

- 1.1 ผู้รับจำจะต้องจัดหาวัสดุอุปกรณ์ที่มีคุณภาพ และงานที่มีฝีมือและความชำนาญ มีระบบควบคุมคุณภาพ ใน การ ก่อ สร้าง งาน โครงสร้าง เหล็ก และ งาน โลหะ ตาม ที่ ระบุ ใน แบบ และ รายการ ประกอบ แบบ
- 1.2 งาน โลหะ ที่ ระบุ ใน แบบ สถาปัตยกรรม ปรับอากาศ ไฟฟ้า สุขาภิบาล ภูมิสถาปัตยกรรม และ งาน ตกแต่งภายใน จะต้อง มี คุณสมบัติ ยอด คล่อง ตาม หมวดนี้ สำหรับ งาน โครงสร้าง เหล็ก ให้ ถูกต้อง ตาม ระบุ ใน หมวด งาน โครงสร้าง เป็น หลัก หาก ไม่ ระบุ ให้ ถูกต้อง ตาม หมวดนี้
- 1.3 งาน โครงสร้าง เหล็ก ให้ รวมถึง การ จัด หา โรง งาน ที่ ได้ มาตรฐาน และ ได้ รับ การ อุป淑ิษฐ์ จากรัฐบาล คุณ งาน
- 1.4 การ กอง หรือ เก็บ วัสดุ ดู ด้วย ความ ระมัดระวัง และ เอา ใจ ได้ ต่อ การ บึ่ง กัน ชนิด ที่ จะ เกิด ขึ้น
- 1.5 การ ประกอบ และ ติดตั้ง โครงสร้าง เหล็ก เพื่อ ให้ ได้ ตาม ที่ ระบุ ใน แบบ จะ ต้อง มี การ ฝึก ความ โถ่ ของ โครงสร้าง นั้นๆ ด้วย กรรมวิธี หรือ การ คำนวณ ของ ผู้รับจำจะ เช่น แล้ว ภาย ในการ ควบคุม คุณ ของ ผู้รับจำ
- 1.6 ผู้รับจำจะต้อง จัด สด ตัว อย่าง เหล็ก โลหะ และ วัสดุ ประกอบ อื่นๆ พร้อม ทั้ง ข้อมูล ทาง เทคนิค และ ผล ทดสอบ จาก สถาบัน ที่ กำหนด ไว้ ให้ ผู้ ควบคุม งาน พิจารณา อนุมัติ ก่อน การ ซื้อ ขาย
- 1.7 ผู้ ควบคุม งาน อาจ จัด สด ตัว อย่าง เหล็ก กูปพรอน ที่ สง เข้า ห้อง ประชุม ที่ สถาบัน ที่ กำหนด ไว้ เพื่อ เป็น การ ตรวจสอบ โดย ถือ เป็น ภาระ และ ค่า ใช้ จ่าย ของ ผู้รับจำ
- 1.8 ผู้รับจำจะต้อง จัด ให้ มี การ ตรวจสอบ คุณภาพ งาน พร้อม เสนอ ให้ วิธี ทดสอบ หาก พบราก หลัง ว่าง งาน ก่อ สร้าง โครงสร้าง เหล็ก ไม่ นิ่น คง แข็ง แรง หรือ มี ข้อ กพ พร่อง โดย จะ ต้อง จัด หา ที่ มอง หรือ ที่ ปรึกษา ที่ มี ประสบการณ์ เป็น ที่ ยอมรับ ของ ผู้รับจำ
- 1.9 อื่นๆ ตาม ระบุ ใน แบบ โดย ได้ รับ การ อุป淑ิษฐ์ จากรัฐบาล คุณ งาน และ ตาม วัตถุ ประสงค์ ของ ผู้ ออก แบบ

2. แบบ ขยาย

ผู้รับจำจะต้อง จัด ทำ แบบ ขยาย และ แบบ Shop Drawings ของ เหล็ก โครงสร้าง กูปพรอน ทั้งหมด โดย ละเอียด ให้ ผู้ ควบคุม งาน ตรวจ เสีย ก่อน จึง ทำการ ก่อ สร้าง งาน เหล็ก โครงสร้าง กูปพรอน ได้

3. วัสดุ

- 2.1 เหล็ก กูปตัวซี เป็น เหล็ก กูปพรอน ผลิต เย็น ผลิต ตาม มาตรฐาน มอก. 1288-2538
- 2.2 เหล็ก กลม กลาง เป็น เหล็ก กูปพรอน ผลิต เย็น ชนิด ท่อ เหล็ก ผสม คาร์บอน ผลิต ตาม มาตรฐาน มอก. 107-2533 HS41
- 2.3 เหล็ก สี่เหลี่ยม จตุรัส, เหลี่ยม ผืน ผ้า กลาง เป็น เหล็ก กูปพรอน ผลิต เย็น ผลิต ตาม มาตรฐาน มอก. 107-2533 HS41



- 2.4 เหล็กฉาก, เหล็กางน้ำ, เหล็กอุปตัวไอ, เหล็กอุปตัว H เป็นเหล็กอุปกรณ์ผลิตร้อน ผลิตตามมาตรฐาน
มาตรฐาน 1227-2539 SM400
- | | | |
|--------------|-------------|---------------|
| แรงดึงสุดยอด | ไม่น้อยกว่า | 41 กก./ตร.มม. |
| แรงตึงจุดยึด | ไม่น้อยกว่า | 24 กก./ตร.มม. |
| ความยืด | ไม่น้อยกว่า | ร้อยละ 23 |
- 2.5 เหล็กแผ่นเรียบ, เหล็กแผ่นลาย เป็นเหล็กแผ่นผลิตร้อน ผลิตตามมาตรฐาน JIS G3101 SS400
- 2.6 เหล็กไนส์นิมหรือสแตนเลส (Stainless steel) สำหรับงานราบบันไดหรือภาระเบียง ขนาดตามที่ระบุในแบบ ให้ใช้สแตนเลส ผลิตตามมาตรฐาน JIS G3459 GRADE 316 รวมถึงลวดเชื่อม ให้ใช้เกรดเดียวกัน
- 2.7 ลวดตาข่าย หากไม่วางบนนาดในแบบ ให้ใช้ลวดตาข่ายถักสำเร็จรูปชุบสังกะสีตัวสี่เหลี่ยมจัตุรัส 1-1/2x1-1/2 นิ้ว ขนาดลวด 3.2 มิลลิเมตร หรือตามวัตถุประสงค์ของผู้ออกแบบ เชือมติดกับโครงเหล็กกลมกลวง Dia. 50 มิลลิเมตร หนา 3.2 มิลลิเมตร ระยะ 1.50x1.50 เมตร หรือตามระบุในแบบ
- 2.8 ตะแกรงเหล็กซีก หากไม่วางบุนได้ ให้เป็นไปตามมาตรฐาน JIS G3351 หรือ JIS A5505 ระบุในแบบ หรือตามวัตถุประสงค์ของผู้ออกแบบ
- 2.9 สีป้องกันสนิม ให้ใช้สีรองพื้นเหล็ก Red lead primer หรือสีรองพื้นเหล็กชุบสังกะสี Zinc chromate หรือตามระบุในหมวดงานทาสี

4. การกองเก็บรังสรรค

การเก็บเหล็กอุปกรณ์ทั้งที่ประกอบแล้ว และยังไม่ได้ประกอบ จะต้องเก็บไว้บนยกพื้นเพื่อป้องกันจากน้ำฝน รักษาเหล็กให้ปราศจากฝุ่น ไขมัน หรือสิ่งปฏิกูลปนอยู่ รวมทั้งรักษาอย่าให้เหล็กเป็นสนิม

5. การต่อ

- 3.1 วิธีการตัดต้องใช้เครื่องกลมือที่เหมาะสมกับคุณสมบัติของเหล็ก หากใช้ความร้อน การทำให้เหล็ก เย็นตัว จะต้องปล่อยเหล็กเย็นตัวลงตามธรรมชาติ หรือใช้น้ำยาพิเศษเพื่อบังกันมิให้เหล็กบริเวณที่ถูกความร้อน เสียคุณภาพและเสียรูป
- 3.2 การต่อเหล็ก ให้ใช้วิธีการเชื่อมด้วยลวดไฟฟ้า หรือก้าช หรือสักเกลี่ยว ตามที่ระบุในแบบ หรือที่ได้อ允มติ จากผู้ควบคุมงาน
- 3.3 การต่อเหล็กความยาวที่ยอมให้ตัดขาดเคลื่อนได้ วัดโดยเทปเหล็กไมเกิน 2 มิลลิเมตร
- 3.4 การเชื่อมเหล็กต้องกระทำด้วยความระมัดระวัง ซ่างเชื่อมมีประสิทธิภาพในวิชาชีพ ปฏิบัติตามมาตรฐานวิชาชีพ AWS
- 3.5 การต่อเหล็กด้วยสักเกลี่ยว ขนาดของรูจะต้องเหมาะสม ระยะห่างต้องต่อตามมาตรฐาน AISC



6. รูและช่องเปิด

การเจาะหรือตัด หรือกดทะลุให้เป็นรู ต้องกระทำตั้งจากกับผิวของเหล็ก และห้ามขยายรูด้วยความร้อนเป็น อันขาด รูจะต้องเรียบร้อยปวารณากรอยขาด หรือแห้ง ขอบรูซึ่งคอมและยื่นเล็กน้อยข้นเกิดจากการเจาะด้วยสว่าน ให้ขึ้นด้วยออกให้หมดด้วยเครื่องมือโดยลับบุม 2 มม. ช่องเปิดอื่น ๆ นอกเหนือจากรูสักเกลี้ยว จะต้องเสริมแหวนเหล็ก ซึ่งมีความหนาไม่น้อยกว่าความหนาขององค์อาคารที่เสริมนั้น รูหรือช่องเปิดภายในนูนของเหล็ก จะต้องเทากับช่องเปิดขององค์อาคารที่เสริมนั้น

7. การประกอบและการยกติดตั้ง

ก. แบบขยาย ก่อนจะทำการประกอบเหล็กกู่ปูพรมทุกชิ้น ผู้รับเหมาจะต้องส่งแบบขยายต่อผู้ควบคุมงาน

เพื่อรับความเห็นชอบ

1. จะต้องจัดทำแบบที่สมบูรณ์ แสดงรายละเอียดเกี่ยวกับการตัดต่อประกอบ และการติดตั้ง รูสักเกลี้ยว รอยเชื่อม และรอยต่อที่จะกระทำในโรงงาน

2. สัญลักษณ์ต่าง ๆ ที่ใช้จะต้องเป็นไปตามมาตรฐานสากล

3. จะต้องมีสำเนาเอกสารแสดงบัญชีวัสดุ และวิธีการยกติดตั้งตลอดจนการยึดโยงชั่วคราว

ข. การประกอบและยกติดตั้ง

1. ให้พยาามประกอบที่โรงงานให้มากที่สุด เท่าที่จะทำได้

2. การตัดเฉือน ตัดด้วยไฟ ตก และกดทะลุ ต้องกระทำอย่างละเอียดประณีต

3. องค์อาคารที่วางทابกัน จะต้องวางให้แนบสนิทเดjmหน้า

4. การติดตัวเสริมกำลัง และองค์อาคารยึดโยง ให้กระทำอย่างประณีต สำหรับตัวเสริมกำลังติดแบบอัดแน่น ต้องอัดให้สนิทจริง ๆ

5. รายละเอียดให้เป็นไปตาม “มาตรฐานสำหรับอาคารเหล็กกู่ปูพรม” ของ วิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทย ที่ 1003-18 ทุกประการ

6. ห้ามใช้วิธีเจาะรูด้วยไฟ จะต้องแกะแนวต่าง ๆ ให้ตรงตามแบบ รูที่เจาะไม่ถูกต้อง จะต้องอุดให้เต็ม ด้วยวิธีเชื่อม และเจาะรูใหม่ให้ถูกต้อง

7. การเชื่อม

ก) ให้เป็นไปตามมาตรฐาน AWS สำหรับการเชื่อมในงานก่อสร้างอาคาร

ข) ผู้หน้าที่จะทำการเชื่อม จะต้องสะอาดปราศจากสารเกิดร้อนระอุร้อนสนิม ไขมัน สี และวัสดุ แบดกับลมอื่น ๆ ที่จะทำให้เกิดผลเสียต่อการเชื่อมได้

ค) ในระหว่างการเชื่อม จะต้องยึดชิ้นส่วนที่จะเชื่อมติดกันให้แน่น เพื่อให้ผิวแนบสนิท สามารถหาสีอุดได้โดยง่าย

ง) หากสามารถปฏิบัติได้ ให้พยาามเชื่อมในตำแหน่งราบ

จ) ให้วางลำดับการเชื่อมให้ตีเพื่อหลีกเลี่ยงการบิดเบี้ยวในระหว่างกระบวนการเชื่อม

ฉ) ในการเชื่อมแบบชน จะต้องเชื่อมในลักษณะที่จะให้ได้การ Penetration โดยสมบูรณ์ โดยมิให้มีกระเบาะตรงกันซึ้งอยู่ ในกรณีนี้อาจใช้วิธีลับบุมตามขอบหรือ Backing Plates ก็ได้

ช) ชิ้นส่วนที่จะต่อเชื่อมแบบทاب จะต้องวางให้ชิดกันที่สุดเท่าที่จะมากได้ และไม่ว่ากรณีใด จะต้องห่างกันไม่เกิน 6 มม.



ช.) ซ่างเชื่อม จะต้องใช้ซ่างเชื่อมที่มีความชำนาญเท่านั้น และเพื่อเป็นการพิสูจน์ถึงความสามารถ
จะมีการทดสอบความชำนาญของซ่างเชื่อมทุก ๆ คน

8. งานสักเกลี่ยว

- ก. การทดสอบสักเกลี่ยว จะต้องการทำด้วยความประณีต โดยไม่ทำให้เกลี่ยวเสียหาย
- ข. ต้องแน่ใจว่า ผิวนอยต่อเรียบและผิวที่รองรับ จะต้องสมผัสกันเต็มหน้าก่อนจะทำการขันเกลี่ยว
- ค. ขันรอยต่อสักเกลี่ยวทุกแห่งให้แน่ โดยใช้กุญแจคาดตามมาตรฐาน
- ง. เมื่อขันสักเกลี่ยวแน่นแล้ว ให้ทุบปลายเกลี่ยวเพื่อมิให้เปลี่ยนสักเกลี่ยวคด曲าดด้วย

9. การต่อและประกอบในสนาม

- ก. ให้ปฏิบัติตามที่ระบุในแบบขยาย และคำแนะนำในการยกติดตั้งโดยเครื่องครัด
- ข. ค่าผิดพลาดที่ยอมได้ ให้ถือปฏิบัติตามมาตรฐานสำคัญ
- ค. จะต้องทำน่องร้านค้ายาน ยึดโยง ขณะ ให้เพียงพอ เพื่อยืดโครงสร้างให้แน่นหนาอยู่ในแนวและตำแหน่งที่
ต้องการ เพื่อความปลอดภัยต่อสุปภูบดีงาน จนกว่างานประกอบเสร็จเรียบร้อย และแข็งแรงดีแล้ว
- ง. ให้เข้มดุดำรงรับภาระด้วยส่วนต่าง ๆ เข้าหากัน โดยให้ไข่ในกรณีที่เหล็ก (โลหะ) เกิดการบิดเบี้ยวขาจุด
เท่านั้น
- จ. ห้ามใช้เครื่องตัดด้วยแก๊สเป็นอันขาด นอกจากจะได้รับอนุมัติจากผู้ควบคุมงาน
- ฉ. สักเกลี่ยวขึ้นแล้วก็ต้องตรวจสอบให้แน่โดยใช้แบบนำเท่านั้น
- ช. แผ่นรองรับ
 - 1. ให้ตามที่กำหนดในแบบขยาย
 - 2. ให้รองรับและปรับแนวด้วยลิมเหล็ก
 - 3. หลังจากได้ยกติดตั้งเสร็จเรียบร้อยแล้ว ให้อุดมอร์ต้ำชนิดที่ไม่หลุดตัว และใช้ผงเหล็กเป็นมวลรวมได้
แผ่นรองรับให้แน่น แล้วติดขอบลิมให้เสมอ กับขอบแผ่นรองรับโดยทั้งส่วนที่เหลือไว้ในที่

10. การป้องกันเหล็กมิให้ผุกร่อน

- ก. เกณฑ์กำหนดทั่วไป งานนี้หมายถึงการทาสี และการป้องกันการผุกร่อนของงานเหล็กให้ตรง ตามกำหนด
และแบบ และให้เป็นไปตามข้อกำหนดของสัญญาณทุกประการ
- ข. ผิวที่จะทาสี
 1. การทำความสะอาด
 - ก) ก่อนจะทาสีบนผิวใด ๆ ยกเว้นผิวที่อาบโลหะ จะต้องขัดผิวให้สะอาด โดยใช้เครื่องมือขัด เช่น
จานคาร์บอราunate หรือเครื่องมือชนิดอื่นที่เหมาะสมสมกับน้ำหนักให้ขัดด้วยเบรลล์ล์และกระดาษ
ทราย เพื่อขจัดเศษโลหะที่หลุดออกให้หมด และต้องพยายามหลีกเลี่ยงการใช้เครื่องขัดด้วยลวด
เป็นระยะเวลานาน เพราะอาจทำให้เนื้อโลหะใหม่ได้
 - ข) สำหรับรอยเชื่อมและผิวเหล็กที่ได้รับความกระแทกจากกาเขื่อมจะต้องเตรียมผิว
สำหรับทาสีใหม่ เช่นเดียวกับผิวทั่วไป ตามวิธีในขั้นตอน



- ค) หันที่ก่อขึ้นที่จะทาสีครั้งต่อไป ให้ทำความสะอาดผิวชิ้นท่าสีไว้ก่อนหรือวิธีที่ชาบเป็นจังหวะต้องขัดสีที่ร่องรอยด้วยสนิมออกให้หมด และจะต้องทำความสะอาดพื้นที่ส่วนที่ถูกน้ำมัน และไขมันต่างๆ แล้วบล้อปให้แห้งสนิทก่อนจะทาสีทับ
2. สีรองพื้น หากมีไดรบูฟเป็นอย่างอื่น งานเหล็กกูปพร้อมทั้งหมดให้รูบสีรองพื้นด้วย สีกันสนิมจำนวน 2 ชั้น ตามรายละเอียดหมวดทาสี ในการนี้ที่เหล็กกูปพร้อม ผึ่งในคอกันกรีตไม่ต้องทาสีทั้งหมด แต่จะต้องขัดผิวให้สะอาดก่อนเทคโนโลยี

11. การป้องกันไฟงานโครงสร้างเหล็ก

งานโครงสร้างเหล็กที่ต้องปฏิบัติตามกฎหมายเรื่องการป้องกันไฟ ให้ใช้สีทาหรือพ่นกันไฟตามมาตรฐาน ASTM E119 โดยมีเอกสารรับรองการทนไฟได้ไม่น้อยกว่า 3 ชั่วโมง จากสถาบันที่เชื่อถือได้



หมวด งานวิศวกรรมโครงสร้าง
งานคอนกรีตเทinite
Cast-in-Place Concrete

1. ขอบเขตของงาน

- 1.1 งานคอนกรีตในที่นี้หมายถึง งานคอนกรีตสำหรับโครงสร้างซึ่งต้องเสร็จสมบูรณ์ และเป็นไปตามแบบและรายการประกอบแบบอย่างเคร่งครัด
- 1.2 ส่วนที่มิได้ระบุ รายละเอียดเกี่ยวกับองค์การค่าครองใช้บริการเหล็กและงานคอนกรีตให้เป็นไปตาม "มาตรฐานสำหรับอาคารคอนกรีตเสริมเหล็ก" ของวิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทย
- 1.3 การเก็บวัสดุ
 - 1.3.1 ให้เก็บบันทึกเมื่อได้รับตัวอาคาร ถังเก็บ หรือไซโล ที่ป้องกันความชื้นและความสกปรกได้ และในกรณีที่ส่งไปในปริมาณเพียงพอที่จะไม่ทำให้งานคอนกรีตต้องแข็ง หรือล้าช้าไปกว่ากรณีใด จะต้องแยกวัสดุที่ลงมาแต่ละครั้งให้ชัดเจนไปประปันกัน
 - 1.3.2 การสังมวลรวมหยาบ ให้สังแยกขนาดไปยังสถานที่ก่อสร้าง นอกจากจะได้รับอนุมัติจากผู้ควบคุมงานให้เป็นอย่างดี
 - 1.3.3 การกองมวลรวม จะต้องกองในลักษณะที่มีการป้องกันมิให้ประปันกับมวลรวมก้อนอื่นซึ่งมีขนาดทำการทดสอบว่าส่วนขนาดคละ ตลอดจนความสะอาดของมวลรวมตรงตามเก็บตัวอย่าง ณ ที่ทำการทดสอบคอนกรีต
 - 1.3.4 ในกรณีที่ต้องรีบส่งไป ต้องระวังอย่าให้เกิดการปนเปื้อน ภาระเบหย หรือเสื่อมคุณภาพ สำหรับสารผสมเพิ่มน้ำที่อยู่ในรูปสารละลายตัว หรือสารละลายที่ไม่คงตัว จะต้องจัดอุปกรณ์สำหรับกันเพื่อให้ตัวสารกระจายโดยสม่ำเสมอ
- 1.4 การทดสอบ
 - 1.4.1 ผู้รับจำ้งจะต้องหล่อเท่งทดสอบทุกครั้งเมื่อมีการเทคโนโลยีต่อโครงสร้างหลักของอาคาร เช่น ฐานราก เสา คาน พื้น เป็นต้น เพื่อนำมาทดสอบหากลังอัด วิธีเก็บเตรียมปั๊ม และทดสอบเชิงตัวอย่างให้เป็นไปตามมาตรฐาน ผลิตภัณฑ์คุณภาพรวม มอก. 409-2525 วิธีทดสอบความต้านแรงขัดของแท่งคอนกรีต หรือ ASTM C 42 “วิธีเจาะและทดสอบแก่นคอนกรีตที่เจาะและคานคอนกรีตที่เลือยกัดมา”
 - 1.4.2 รายงาน ผู้รับจำ้งจะต้องรายงานผลการทดสอบกลังอัดคอนกรีตรวม 3 ชุด สำหรับผู้ควบคุมงาน 1 ชุด และวิศวกรผู้ออกแบบ 1 ชุด รายงานจะต้องมีข้อมูล ดังต่อไปนี้
 - วันที่หล่อ
 - วันที่ทดสอบ
 - ประเภทของคอนกรีต
 - ค่าการอุบัติ
 - ส่วนผสม



- หน่วยน้ำหนัก
- กำลังอัด

1.5 การประเมินผลการทดสอบกำลังอัด

- 1.5.1 ค่าเฉลี่ยของผลการทดสอบขึ้นตัวอย่าง 3 ชิ้น หรือมากกว่าซึ่งปมในห้องปฏิบัติการจะต้องไม่ต่ำกว่าค่าที่กำหนด และจะต้องไม่มีค่าได้ต่ำกว่าข้อดัง 80 ของค่ากำลังอัดที่กำหนด
- 1.5.2 หากกำลังอัดมีค่าต่ำกว่าที่กำหนด ก็อาจจำเป็นต้องเจาะเข้าก่อนคอนกรีตไปทำการทดสอบแก่น
- 1.5.3 การทดสอบแก่นคอนกรีตจะต้องปฏิบัติตาม มอก. 409-2525 หรือ ASTM C 42 การทดสอบแก่นคอนกรีตต้องการทำในสภาพผึ่งแห้งในอาคาร
- 1.5.4 องค์ความรู้หรือพื้นที่คอนกรีตส่วนใดที่วิศวกรพิจารณาเห็นว่าไม่แข็งแรงพอ ให้เจาะแก่นอย่างน้อยสองก้อนจากแต่ละองค์ความรู้
- 1.5.5 หากผลการทดสอบแสดงให้เห็นว่า คอนกรีตมีความแข็งแรงไม่พอ จะต้องทุบพื้นและหล่อใหม่โดยค่าใช้จ่ายทั้งหมดเป็นของผู้รับผิดชอบ

2. วัสดุ

- 2.1 ปูนซีเมนต์จะต้องเป็นปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทหนึ่งตามมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ (มอก. 15 เล่ม 1-2547) และต้องเป็นปูนซีเมนต์ที่แห้งสนิทไม่จับตัวเป็นก้อน
- 2.2 น้ำที่ใช้ผสมคอนกรีตจะต้องสะอาดปราศจากสิ่งเจือปน และไม่มีความเป็นกรด ด่าง มากเกินไป
- 2.3 มวลดรวม
 - 2.3.1 มวลดรวมที่ใช้สำหรับคอนกรีตจะต้องแข็งแกร่ง มีความคงตัว เฉี่ยบ ไม่ทำปฏิกิริยากับด่างในปูนซีเมนต์
 - 2.3.2 มวลดรวมหมายและมวลละเอียดให้อ้อเป็นวัสดุคงทนอย่าง มวลดรวมหมายแต่ละขนาดผสมกันจะต้องมีส่วนขนาดคละต่างตามข้อกำหนด มอก. 566-2528 มวลดผสมคอนกรีต
- 2.4 สารผสมเพิ่มสำหรับคอนกรีตส่วนที่ไม่ใช้ฐานราก ให้ใช้สารชนิดเพื่อเพิ่มความสามารถได้ ส่วนที่เป็นโครงสร้างห้องใต้ดินให้ผสมน้ำยา กันซึมชนิดทันเรցดันน้ำได้ โดยใช้ตามคำแนะนำของผู้ผลิตอย่างเคร่งครัด นอกจากที่กล่าวไว้ ห้ามใช้สารผสมชนิดอื่น นอกจากจะได้รับอนุญาตจากผู้ควบคุมงานก่อน

3. คุณสมบัติของคอนกรีต

- 3.1 องค์ประกอบ คอนกรีตต้องประกอบด้วยปูนซีเมนต์ ทราย มวลดรวมหมาย น้ำ และสารผสมเพิ่มตามแต่จะกำหนดโดยการซึ่งน้ำหนัก ผสมให้เข้ากันเป็นอย่างดีด้วยเครื่องผสมคอนกรีต โดยมีความชันเหลวที่พอดี
- 3.2 ความชันเหลว คอนกรีตที่จะใช้กับทุกส่วนของงานจะต้องผสมให้เข้ากันเป็นเนื้อดียกัน โดยมีความชัน เหลวที่พอดีเหมาะสมที่จะสามารถทำให้แน่นได้ภายในแบบหล่อ และครอบเหล็กเสริม และหลังจากอัดแน่นโดยการกระแทกด้วยมือ หรือโดยวิธีสั่นที่ได้รับการอนุมัติ จะต้องไม่มีน้ำที่ผิวคอนกรีตมากเกินไป จะต้องมีผิวเรียบ平滑 และเมื่อแข็งตัวแล้วจะมีกำลัง มีความทนทานผ่านการแตกสลาย ความคงทน ต่อการขัดสี ความสามารถในการกันน้ำ และคุณสมบัติอื่นๆ ตามที่กำหนด



- 3.3 กำลังอัด ค้อนกรีตจะต้องมีกำลังอัดไม่น้อยกว่า 240 ksc. สำหรับโครงสร้าง คสล. ที่อายุ 28 วัน โดยใช้ตัวอย่างทดสอบทางระบบยกขนาดเล็กผ่าศูนย์กลาง 150 มิลลิเมตร สูง 300 มิลลิเมตรและทดสอบตาม มอก. 409-2525 วิธีทดสอบความด้านแมงอัดของเทงค้อนกรีต
- 3.4 การขูบของค้อนกรีตซึ่งหาโดย "วิธีทดสอบค่าการขูบของค้อนกรีตซึ่งใช้ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์" (ASTM C 143 Standard Test Method for Slump of Hydraulic Cement Concrete) จะต้องเป็นไปตามค่าที่ให้ไว้ในตาราง ดังนี้

ชนิดของงานก่อสร้าง	ค่าการขูบ (มม.)	
	สูงสุด	ต่ำสุด
แผ่นพื้น คาน ผนัง คสล. ฐานราก	100	40
เสา	100	50
ครีบ คสล. และผนังเบา	100	50
พื้นอัดแรง	130	50

- 3.5 ขนาดใหญ่สุดของมวลหมาย จะต้องเป็นไปตามตาราง ดังนี้

ชนิดของงานก่อสร้าง	ขนาดใหญ่สุด (มม.)
ฐานราก เสาและคาน	40
ผนัง คสล. หนาตั้งแต่ 150 มิลลิเมตร ขึ้นไป	40
ผนัง คสล. หนาตั้งแต่ 100 มิลลิเมตร ลงมา	20
แผ่นพื้น ครีบ และผนังกันห้อง คสล.	20

4. การคำนวณออกแบบส่วนผสม

- 4.1 ห้ามน้ำค้อนกรีตมากเท่านั้นที่เป็นโครงสร้าง จนกว่าส่วนผสมของค้อนกรีตที่จะนำมาใช้ได้รับอนุมัติจากผู้ควบคุมงาน
- 4.2 ก่อนเทคโนโลยีอย่างน้อย 30 วัน ผู้รับจ้างจะต้องเตรียมส่วนผสมของค้อนกรีตต่างๆ และทำแท่งค้อนกรีตตัวอย่างเพื่อให้ผู้ควบคุมงานอนุมัติก่อน
- 4.3 การที่ผู้ควบคุมงานให้ความเห็นชอบต่อส่วนผสมที่เสนอมาหรือที่แก้ไข (ถ้ามี) มิได้หมายความว่าจะพันความรับผิดชอบของผู้รับจ้างที่มีต่อคุณสมบัติของค้อนกรีตที่ได้รับอนุมัติส่วนผสมนั้น

5. การผสมค้อนกรีต

- 5.1 ค้อนกรีตผสมเสร็จ การผสมและการขันส่งค้อนกรีตผสมเสร็จให้ปฏิบัติตามมาตรฐานลิตภันฑ์ อุตสาหกรรมค้อนกรีตผสมเสร็จ มอก.213-2520 ค้อนกรีตผสมเสร็จ
- 5.2 การผสมด้วยเครื่อง ณ สถานที่ก่อสร้าง
- 5.2.1 การผสมค้อนกรีตต้องใช้เครื่องผสมชนิดซึ่งได้รับอนุมัติจากผู้ควบคุมงาน ที่เครื่องผสมจะต้องมี แผ่นป้ายแสดงความจุ และจำนวนรอบต่อที่ที่เหมาะสม และผู้รับจ้างจะต้องปฏิบัติตาม ข้อแนะนำเหล่านี้ทุกประการ เครื่องผสมจะต้องสามารถผ่านการทดสอบมาตรฐานซีเมนต์และน้ำให้เข้ากันโดย ทั่วถึงภายในเวลาที่กำหนด และต้องสามารถปล่อยค้อนกรีตออกได้โดยไม่เกิดการแยกตัว



- 5.2.2 ในกระบวนการวัดคุณสมบัติเครื่อง จะต้องบรรจุน้ำส่วนหนึ่งเข้าเครื่องก่อนซีเมนต์และมวลรวม แล้วคุณวิ่งให้ปล่อยค้อนกรีตก่อนถึงเวลาที่กำหนด และปล่อยค้อนกรีตออกให้หมดก่อนที่จะบรรจุสุดในคราว
- 5.2.3 เวลาที่ใช้ในการทดสอบค้อนกรีตซึ่งมีปริมาณตั้งแต่ 1 ลูกบาศก์เมตรลงมา จะต้องไม่น้อยกว่า 2 นาที และให้เพิ่มอีก 20 วินาที สำหรับทุกๆ 1 ลูกบาศก์เมตร หรือส่วนของลูกบาศก์เมตรที่เพิ่มขึ้น
- 5.2.4 ให้ทดสอบค้อนกรีตเฉพาะเท่าที่ต้องการใช้เท่านั้น ห้ามน้ำค้อนกรีตที่ก่อตัวแล้วมาทดสอบต่อเป็นอันขาด
- 5.2.5 ห้ามวิ่งเติมน้ำเพื่อการรูปตัวเป็นอันขาด การเติมน้ำจะกระทำได้ ณ โรงงานทดสอบค้อนกรีตกลาง โดยได้รับอนุญาตผู้ควบคุมงานแล้วเท่านั้น

6. การทดสอบกรีต

6.1 การเตรียมการก่อนเท

- 6.1.1 จะต้องขัดค้อนกรีตที่แข็งตัวแล้ว และวัดคุณสมบัติจากอุปกรณ์ที่ใช้ในการจำเลียง
- 6.1.2 แบบหล่อจะต้องเสร็จเรียบร้อย จะต้องขัดน้ำส่วนที่เกินและวัดคุณสมบัติโดย ออกให้หมด เหล็กเสริมผูกเข้าที่เรียบร้อย วัสดุต่างๆ ที่จะผังในค้อนกรีตเข้าที่เรียบร้อย การเตรียมการต่างๆ จะต้องได้รับอนุญาตจากผู้ควบคุมงานแล้ว จึงจะดำเนินการทดสอบกรีตได้

6.2 การจำเลียง

วิธีการขนส่งและทดสอบค้อนกรีตจะต้องได้รับอนุญาตจากผู้ควบคุมงานก่อน ในการขนส่งค้อนกรีตจากเครื่องผลิตจะต้องระวังมิให้เกิดการแยกตัว หรือการสูญเสียของส่วนผสม และต้องกระทำในลักษณะที่จะทำให้ได้รับค้อนกรีตที่มีคุณสมบัติตามที่กำหนด

6.3 การเท

- 6.3.1 ผู้รับจำจะทดสอบค้อนกรีตยังมิได้ จนกว่าจะได้รับอนุญาตจากผู้ควบคุมงานก่อน และเมื่อได้รับอนุญาตแล้ว ผู้รับจำจะยังไม่เริ่มทดสอบภายใน 24 ชั่วโมง จะต้องได้รับอนุญาตจากผู้ควบคุมงานใหม่อีกครั้งจึงจะทดสอบได้
- 6.3.2 การทดสอบกรีตจะต้องกระทำการต่อเนื่องกันตลอดทั้งพื้นที่ รายต่อรายจะก่อสร้างจะต้องอยู่ที่ตำแหน่งซึ่งกำหนดไว้ในแบบหรือได้รับการอนุญาตแล้ว การทดสอบกรีตจะต้องกระทำการในอัตราที่ค้อนกรีตซึ่งเทไปแล้วจะต่อ กับค้อนกรีตที่จะเทใหม่ยังคงสภาพเหลวพอกที่จะต่อ กันได้
- 6.3.3 ห้ามวิ่งนำค้อนกรีตที่แข็งตัวแล้ว หรือวัดคุณสมบัติจากอุปกรณ์ที่ไม่ได้รับการอนุญาต
- 6.3.4 เมื่อทดสอบกรีตลงในแบบหล่อแล้ว จะต้องแต่งค้อนกรีตให้แน่นหนา ให้แน่นภาคในเวลา 30 นาที นับตั้งแต่ปล่อยค้อนกรีตออกจากเครื่องผลิต นอกจากจะมีเครื่องกวน หรือมีเครื่องผสมติดรถ ซึ่งเครื่องผสมจะกวนค้อนกรีตอยู่ตลอดเวลา ในกรณีนี้ให้เพิ่มเวลาเป็น 1 ชั่วโมง
- 6.3.5 จะต้องทดสอบกรีตให้ใกล้ตัวเท่าที่จะทำได้ เพื่อหลีกเลี่ยงการเกิดการแยกตัวเนื่องจากการเท และการให้ลดตัวของค้อนกรีต ห้ามปล่อยค้อนกรีตเข้าที่จราจรขณะที่หุ้มเหล็กเสริมและสิ่งที่ผึ้งจนทัว และเข้าไปอัดตามมุมต่างๆ จนเต็ม โดยขัดกระเบาะอากาศและกระเบาะหินอ่อนจะทำ



ให้ค่อนกรีตเป็นโพรง หรือเกิดตะราบนาบที่ไม่แข็งแรงออกให้หมดสิ้น เครื่องสั่นจะต้องมีความถี่ที่เหมาะสม และผู้ที่ใช้งานจะต้องมีความชำนาญเพียงพอ ห้ามมิให้ใช้เครื่องสั่นเป็นตัวเคลื่อนที่ค่อนกรีตจากตำแหน่งหนึ่งไปยังอีกตำแหน่งหนึ่งภายในแบบหล่อ ให้ลุ่มและถอนเครื่องสั่นชั้นลง ตรึงๆ ที่หลายๆ จุดห่างกันประมาณ 500 มิลลิเมตร ในกราดมั่นแต่ละครั้งจะต้องทิ้งระยะเวลาให้เพียงพอที่จะทำให้ค่อนกรีตแน่นหนา โดยปกติจุดหนึ่งๆ ควรลุ่มอยู่ระหว่าง 5 ถึง 15 วินาที ในการนี้ที่หน้าตัดของค่อนกรีตบางเกินไปจนไม่อาจแนบเครื่องสั่นลงไปได้ก็ให้ใช้เครื่องสั่นชนิดเก่าดีข้างแบบ หรือใช้วิธีอื่นที่ได้รับการอนุมัติ สำหรับองค์กรอาคารสูงๆ และหน้าตัดกว้าง เช่น เสาขนาดใหญ่ ควรใช้เครื่องสั่นชนิดเก่าดีข้างแบบ แต่ทั้งนี้ในแบบหล่อต้องแข็งแรงพอที่จะสามารถรับความสั่นได้โดยไม่ทำให้รูปทรงขององค์กรอาคารผิดไป จะต้องมีเครื่องสั่นค่อนกรีตสำรองอย่างน้อยหนึ่งเครื่องประจำ ณ สถานที่ก่อสร้างเสมอ นี่จะแสดงให้เห็นว่าค่อนกรีตพร้อมเครื่องบันไฟ

7. ร้อยต่อและสิ่งที่ผังในค่อนกรีต

7.1 ร้อยต่อขณะก่อสร้างของอาคาร

- 7.1.1 ในกรณีที่มิได้ระบุตำแหน่งและรายละเอียดของร้อยต่อขึ้นในแบบ จะต้องจัดทำและวางในตำแหน่งซึ่งจะทำให้โครงสร้างเสียความแข็งแรงน้อยที่สุด และให้เกิดรอยร้าวเนื่องจากการหดตัวน้อยที่สุดเท่าที่จะทำได้ และจะต้องได้รับการอนุมัติก่อน
- 7.1.2 ผิวนอนผนังและเสาค่อนกรีตจะต้องอยู่ในแนวราบ ค่อนกรีตซึ่งเททับเหนือร้อยต่อขณะก่อสร้างที่อยู่ในแนวราบ จะต้องไม่ใช้ค่อนกรีตส่วนแรกที่ออกจากเครื่องผสมและจะต้องอัดแน่นให้ทั่วโดยอัตโนมัติให้เข้ากับค่อนกรีตซึ่งเทไว้ก่อนแล้ว
- 7.1.3 ในกรณีของผิวทางแนวตั้ง ให้ใช้ปูนทรายในอัตราส่วน 1:1 ผสมน้ำขึ้นๆ ให้ทิ้งไว้ให้ทั่วก่อนที่จะหยอดค่อนกรีตใหม่ลงไป
- 7.1.4 ให้เดินเหล็กเสริมต่อเนื่องผ่านร้อยต่อไป และจะต้องใส่สลักและเดือยตามที่วิศวกรผู้ออกแบบให้ความเห็นชอบ จัดให้มีสลักตามยาวลึกอย่างน้อย 50 มิลลิเมตร สำหรับรอยต่อในผนังและผนังกับพื้นหรือฐานราก
- 7.1.5 ในกรณีที่เทคโนโลยีค่อนกรีตเป็นชั้นๆ จะต้องยึดเหล็กที่ผลลัพธ์ให้แน่นและแน่นให้แน่นหนา เพื่อป้องกันการเคลื่อนตัวของเหล็กเสริมขณะเทคโนโลยีค่อนกรีต และในขณะค่อนกรีตกำลังก่อตัว
- 7.1.6 ในขณะค่อนกรีตยังไม่ถอดตัวให้ขาดผ้า น้ำปูน และวัสดุที่หลุดร่วงออกให้หมดโดยไม่จำเป็นต้องทำให้ผิวยางอีก แต่หากไม่สามารถปฏิบัติตามนี้ได้ก็ให้ขัดออกโดยใช้เครื่องมือหลังจากหยอดค่อนกรีตแล้ว 24 ชั่วโมงขึ้นไป ให้ล้างผิวที่ทำให้หยาบเน้นด้วยน้ำสะอาดทันทีก่อนที่จะหยอดค่อนกรีตใหม่ ให้พรมน้ำผิวค่อนกรีตที่ร้อยต่อทุกแห่งให้ซึ่งแต่ไม่ให้เปียกโซก
- 7.1.7 ถ้าหากได้รับการอนุมัติ อาจเพิ่มความเย็บท่อนไปได้ตามวิธีต่อไปนี้
 - ใช้สารสนับพิมที่ได้รับการอนุมัติแล้ว
 - ใช้สารหนุนที่ได้รับการอนุมัติแล้ว เพื่อทำให้การก่อตัวของมอร์ต้าที่ผิวข้างลง แต่ห้ามใส่มากจนไม่ถอดตัว
 - ทำผิวค่อนกรีตให้หยาบตามวิธีที่ได้รับการอนุมัติ โดยวิธีนี้จะทำให้มัวรวมผลโดยสม่ำเสมอปราศจากผ้าน้ำปูน หรือเม็ดมวลรวมที่หลุดร่วงหรือผิวค่อนกรีตที่ชำรุด



7.1.8 รออยู่ต่อข้อของผู้ดูแลเสาก่อนก่อตั้งจะต้องอยู่ในแนวราบ ให้ใช้ปูนทรายในอัตราส่วน 1:1 ผสมน้ำขึ้นๆ เทลงไปก่อน แล้วจึงเทคอนกรีตทับ

7.2 วัสดุฝังในคอนกรีต

7.2.1 ก่อนเทคอนกรีตจะต้องฝังปลอก ไส้ สมอ และวัสดุฝังอื่นๆ ที่จะต้องทำงานต่อในภายหลังให้เรียบร้อย

7.2.2 รับเหมาช่วงงานระบบสุขาภิบาล, ไฟฟ้า และอื่นๆ ซึ่งทำงานเกี่ยวกับงานคอนกรีต จะต้องได้รับแจ้งล่วงหน้า เพื่อที่จะจัดวางสิ่งของไว้ได้ทันก่อนเทคอนกรีต

7.2.3 จะต้องจัดวางแผ่นกันน้ำ ท่อประปา ห่อร้อนสายไฟ และสิ่งของอื่นๆ เข้าที่ให้ถูกต้องแน่นอย่างแน่นอนและยึดให้แน่นๆ เพื่อมิให้เกิดการเคลื่อนตัว สำหรับช่องว่างในห้อง ปลอกและร่องต่างๆ จะต้องอุดด้วยวัสดุที่จะเข้าออกได้่ายเป็นการช้าๆ เพื่อบังกันมิให้คอนกรีตหลุดเข้าไปในช่องร่องน้ำ

8. การซ่อมผิวที่ชำรุด

8.1 ห้ามปะซ้อมคอนกรีตที่ชำรุดทั้งหมดก่อนที่ผู้ควบคุมงานจะได้ตรวจสอบ

8.2 สำหรับคอนกรีตที่เป็นรูพูนเล็กๆ และชำรุดเล็กน้อย หากผู้ควบคุมงานอนุมัติให้ซ่อมแซมได้ จะต้องสักดิ์คอนกรีตที่ชำรุดออกให้หมดจนถึงคอนกรีตดี เพื่อบังกันมิให้น้ำในธรรมชาติที่จะไปปะซ้อมน้ำยาคุณภาพไปจะต้องทำความสะอาดบริเวณที่จะปะซ่อมและเนื้อที่บริเวณโดยรอบเป็นระยะหกเมตรโดยประมาณ 15 มิลลิเมตร ให้เปยกซึ่ง มอร์ต้าที่จะใช้เป็นตัวประสานประกอบด้วยส่วนผสมของซีเมนต์ 1 ส่วน ต่อบริษัทและอีกด้วย ผ่านตะแกรงเบอร์ 30 หนึ่งส่วน ให้ละลงมอร์ต้านี้ให้ทั่วพื้นที่ผิว

8.3 ส่วนผสมสำหรับใช้คุณให้ประกอบด้วยซีเมนต์ 1 ส่วน ต่อบริษัทที่ใช้ผสมคอนกรีต 2.5 ส่วน โดยปริมาตร สำหรับคอนกรีตเปลือยกายนอกให้ผสมซีเมนต์ขาวกับซีเมนต์ขาวรูมดา เพื่อให้ส่วนผสมที่ปะซ่อมมีสีกลมกลืนกับสีของคอนกรีตข้างเคียง

8.4 หลังจากที่น้ำซึ่งค้างบนผิวได้ระบายนอกจากพื้นที่ที่จะปะซ่อมหมดแล้ว ให้ล้างลงทั้งน้ำด้วยน้ำที่ให้ทั่ว เมื่อซึ่งดูดหน่วงน้ำเริ่มเสียน้ำ ให้พยายามมอร์ต้าที่ใช้ปะซ่อมทันที ให้อัดมอร์ต้าให้แน่นโดยทั่วถึงและปัดออกให้เหลือเนื้อนูนกว่าคอนกรีตโดยรอบเล็กน้อย และจะต้องทิ้งไว้โดยประมาณ 1 ชั่วโมง เพื่อให้เกิดการหดตัวขึ้นต้นก่อนที่จะตอกแต่งขึ้นสุดท้าย บริเวณที่ปะซ่อมแล้วให้รักษาให้ชื้นอย่างน้อย 7 วัน

8.5 ในกรณีที่รูพูนนั้นกว้างมากหรือลึกมากของเห็นเหล็ก และหากวิศวกรผู้ออกแบบเห็นว่าอยู่ในวิสัยที่จะซ่อมแซมได้ ก็ให้ปะซ่อมได้โดยใช้มอร์ต้าชนิดที่ผสมตัวยาแก้กราฟฟิตต์ โดยให้ปฏิบัติตามข้อแนะนำของผู้ผลิตโดยได้รับอนุมัติจากผู้ควบคุมงาน

8.6 ในกรณีที่โครงใหญ่และลึกมาก หรืออาจเกิดความเสียหาย เช่น คอนกรีตมีกำลังต่ำกว่ากำหนดและวิศวกรผู้ออกแบบเห็นว่า อาจทำให้เกิดอันตรายต่อผู้ใช้อาคาร ผู้รับจำจะต้องแก้ไข โดยค่าใช้จ่ายของผู้รับจ้าง



หมวด งานวิศวกรรมโครงสร้าง

การบ่มคอนกรีต

Concrete Curing

1. ขอบเขตของงาน

หลังจากเทคอนกรีตแล้วเสร็จและอยู่ในระยะกำลังแข็งตัว จะต้องปูองกันคอนกรีตน้ำจากอันตรายที่อาจเกิดขึ้นจากแสงแดด ลมแรง ฝนตก น้ำเหลลาม น้ำเชื้อ การเสียดสีต่างๆ และการบรรทุกน้ำหนักเกินสมควร

2. การบ่มคอนกรีต

- 2.1 สำหรับคอนกรีตซึ่งใช้ปูนซิเมนต์ชนิดที่ 1 จะต้องรักษาให้ชื้นต่อเนื่องกันเป็นเวลาอย่างน้อย 7 วัน
- 2.2 สำหรับพื้นให้ใช้วิธีคลุมด้วยกระสอบหรือผ้าใบเบี่ยงหรือซังหรือพ่นน้ำ โดยวิธีที่เหมาะสมอื่นๆ ตามที่ผู้ควบคุมงานอนุมัติ
- 2.3 สำหรับผิวคอนกรีตในแนวตั้ง เช่น เสา ผนัง และด้านข้างของคาน ให้ห้มกระสอบหรือผ้าใบให้เหลือช่องกับรักษาให้ชื้น โดยให้สิ่งที่คลุมเมื่อแนบกับคอนกรีตเป็นเวลาอย่างน้อย 7 วัน
- 2.4 ในกรณีที่ใช้ปูนซิเมนต์ชนิดให้กำลังสูงเร็ว ระยะเวลาการบ่มซึ่งตามการพิจารณาอนุมัติของผู้ควบคุมงาน
- 2.5 การบ่มคอนกรีตด้วยวิธีอื่นๆ จะต้องได้รับความเห็นชอบจากวิศวกรผู้ออกแบบ



หมวด งานวิศวกรรมโครงสร้าง งานก่อสร้างถนนและที่จอดรถ

Car Parking

1. การดำเนินงาน



ทำรั้นทางต่างๆ มาแล้วไม่ต้องทำการทดสอบ) การทดสอบความแห่งของการบดอัดครั้ง หนึ่งฯ ให้กับทำที่ลักษณ์(แต่ละชั้นความหนาภายในหลังการบดอัดแล้วไม่เกิน 15 ซม.) ห้ามผู้รับจ้างทำงานในชั้นถัดขึ้นมาโดยยังมีได้ทดสอบหรือผลการทดสอบของงานชั้นล่างยังไม่ได้ตามเกณฑ์ค่าใช้จ่ายต่างๆ ในการทดสอบผู้รับจ้างเป็นผู้จ่ายทั้งหมด

- 1.8 ฝ่ายคณะกรรมการตรวจสอบว่าผู้รับจ้างทำไม่ถูกต้องตามแบบบูรณาการ คณะกรรมการตรวจสอบจ้างหรือผู้ว่าจ้างมีสิทธิสั่งให้ผู้รับจ้างทำการแก้ไขให้ถูกต้องตามแบบบูรณาการทันที โดยที่ผู้รับจ้างจะเสียกรั้งค่าเสียหายหรืออุทธรณ์สัญญาไม่ได้ มิว่ากรณีใด ๆ ทั้งสิ้น
- 1.9 ผู้รับจ้างต้องรับผิดชอบแต่ฝ่ายเดียวต่ออุบัติเหตุและความเสียหายใด ๆ อันเกิดแก่ทรัพย์สินของทางผู้ว่าจ้าง ซึ่งเป็นผลจากการกระทำของผู้รับจ้าง ทั้งนี้ไม่ว่า อุบัติเหตุ และ/หรือความเสียหายนั้นจะเกิดขึ้นแก่ฝ่ายผู้รับจ้าง ผู้ว่าจ้างหรือบุคคลอื่นก็ตาม
- 1.10 ผู้รับจ้างจะต้องรับผิดชอบแต่ฝ่ายเดียวต่อการชำรุดเสียหายใด ๆ ที่เกิดขึ้นจากการดำเนินงานนอกเหนือจากรายการที่ผู้รับจ้างจะต้องจัดทำซึ่งผู้รับจ้างจะต้องทำการบูรณะซ่อมแซมหรือทำขึ้นใหม่ให้กลับคืนสภาพเดิม ก่อนส่งงานโดยไม่คิดค่าใช้จ่ายเพิ่มเติมแต่ประการใด
- 1.11 ผู้รับจ้างจะต้องคำนึงถึงความปลอดภัยในการตรวจสอบและตรวจสอบตลอดเวลา และจะต้องติดตั้งเครื่องหมายการจราจร สัญญาณป้องกันอันตรายต่างๆ ให้ถูกต้องตามกฎหมาย จะเป็นไปตามที่คณะกรรมการป้องกันอุบัติภัยแห่งชาติได้กำหนดไว้ใน “จะเป็นบ่าวด้วยการติดตั้งเครื่องหมายและสัญญาณให้เป็นไปตามที่คณะกรรมการป้องกันอุบัติภัยแห่งชาติได้กำหนดไว้ใน “จะเป็นบ่าวด้วยการติดตั้งเครื่องหมายและสัญญาณสำหรับการจัดสร้างซ่อมถนนและงานสาธารณูปโภคของหน่วยราชการและรัฐวิสาหกิจ”
- 1.12 วัสดุก่อสร้างที่นำมาใช้จะต้องเป็นของใหม่ ซึ่งไม่เคยใช้งานที่อื่นมาก่อน นอกจากสัญญาจ้างหรือแบบบูรณาการจะระบุว่าจะเป็นอย่างอื่น
- 1.13 การใช้วัสดุเทียบเท่า
 - 1.13.1 ในกรณีที่ผู้รับจ้างจะใช้วัสดุเทียบเท่ากับวัสดุที่ระบุไว้ในรายการ ให้ผู้รับจ้างทำหนังสือขอเทียบเท่าพร้อมทั้งหลักฐาน เหตุผล และหนังสือรับรองคุณภาพจากสถาบันของทางราชการ หรือสถาบันอื่นที่เชื่อถือได้ ต่อผู้ว่าจ้าง โดยผ่านคณะกรรมการตรวจสอบจ้างเพื่อพิจารณา ก่อน เมื่อได้รับอนุมัติให้ใช้วัสดุดังกล่าวได้แล้ว จึงนำไปปฏิบัติตั้งหนือใช้ได้ หากยังไม่ได้รับอนุมัติ ห้ามนำไปติดตั้งหนือใช้ก่อนโดยเด็ดขาดระหว่างเวลาที่เสียไปในการเทียบเท่า นี้ ผู้รับจ้างจะถือเป็นเหตุต่อสัญญาไม่ได้ ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น
 - 1.13.2 เมื่อผู้รับจ้างใช้วัสดุที่มีคุณภาพเทียบเท่า หากราคาของวัสดุที่ขอเทียบเท่าต่ำกว่าวัสดุที่ระบุไว้ในรายการ ผู้รับจ้างต้องยินยอมให้ผู้ว่าจ้างหักเงินในส่วนของราคาที่ขาดไป เมื่อมีการจ่ายเงินสำหรับงานจวดน้ำ
- 1.14 การใช้วัสดุและอุปกรณ์ที่กำหนดในแบบบูรณาการ
 - 1.14.1 ให้ผู้รับจ้างใช้เฉพาะวัสดุ อุปกรณ์ที่ได้ระบุหมายเลขอมาตราฐานผลิตภัณฑ์ อุตสาหกรรมไว้แล้วในรายการก่อสร้างโดยให้เลือกใช้จากผู้ผลิตที่ได้รับใบอนุญาตแสดงเครื่องหมายมาตราฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม ประเภท ชนิด และขนาดเดียวกัน



- 1.14.2 วัสดุอุปกรณ์ใดที่ยังไม่มีประกาศกำหนดมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม แต่เมื่อจดทะเบียนไว้กับกระทรวงอุตสาหกรรมแล้ว หรือมีประกาศกำหนดมาตรฐานผลิตภัณฑ์ อุตสาหกรรมแล้ว แต่เมื่อผู้ได้รับใบอนุญาตไม่ถึงสองรายให้ผู้รับจ้างเลือกใช้วัสดุอุปกรณ์ที่ผลิตในประเทศไทยเทียบเท่าได้โดยให้มีรายละเอียดหรือคุณลักษณะเฉพาะตามที่ระบุไว้ในคู่มือผู้ซื้อหรือใบแทรกคู่มือผู้ซื้อของกระทรวงอุตสาหกรรมและให้ผู้รับจ้างดำเนินการขออนุญาตใช้วัสดุเทียบเท่าข้อ 1.13 ได้
- 1.14.3 วัสดุอุปกรณ์ที่ระบุไว้ในรายการที่ยังไม่ได้กำหนดเป็นมาตรฐานผลิตภัณฑ์ อุตสาหกรรมไว้ให้ผู้รับจ้างให้ตามรายการที่ระบุหมายเหตุ กรณีมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมที่ระบุไว้ในรายการ มีหมายเลขอ้างอิงที่มีการปรับปรุงหรือแก้ไขเพิ่มเติม หรือเปลี่ยนแปลงหมายเลขอมาตรฐาน ภายหลังการทำสัญญาแล้วให้ถือหมายเลขอมาตรฐานหรือประกาศกำหนดมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมฉบับล่าสุดเป็นเกณฑ์
- 1.15 รายละเอียดในรายการมาตรฐานงานถนนนี้ ใช้สำหรับงาน ปรับปรุง และ/หรือก่อสร้าง หรือเกี่ยวข้องกับงานที่กำหนดเด่นนี้ หากมีรายละเอียด 다른 ได้ที่ไม่เกี่ยวข้องกับงานนี้ ก็ให้ยกเลิกไป

2. งานกรุยแนวทางและชุดดอก

2.1 ขั้นกำหนดทั่วไป

งานกรุยแนวทางและชุดดอก ให้กระทำในบริเวณก่อสร้างภายใต้เขตทาง บรรดาสิ่งก่อสร้างที่กีดขวางและเป็นอุปสรรคแก่งานก่อสร้าง ทั้งที่อยู่เหนือพื้นดินและอยู่ใต้พื้นดิน ตลอดจนสิ่งใด ๆ ที่อาจจะทำให้ถนนซึ่งจะสร้างขึ้นใหม่เสียความมั่นคงแข็งแรง หรือเสียประโยชน์ให้สอยในภายหน้า ให้ถือว่าเป็นสิ่งไม่พึงประสงค์ ผู้รับจ้างจะต้องรือถอนหรือกำจัดออกไปให้พ้นจากบริเวณก่อสร้าง

2.2 วิธีการทำงาน

2.2.1 การปรับพื้นที่

- (ก) พื้นที่ในบริเวณที่จะสร้างถนนซึ่งจะต้องกำจัดหากไม่ต้องไม่ร้ำซื้อและสิ่งปฏิกูล ให้ขุดต่ำลงไปจากระดับหลังคันทาง (FINISHED SUBGRADE) ไม่น้อยกว่า 40 ซ.ม.
- (ข) พื้นที่ในบริเวณที่จะดับหลังคันทางที่จะสร้างใหม่สูงกว่าระดับดินเดิม (EXISTING GROUND) เกินกว่า 80 ซ.ม. ต้นไม้และตอไม้ต่างๆ ให้ตัดออกเสมอระดับดินเดิมก่อนที่จะทำการถอน
- (ค) ผู้รับจ้างจะต้องเข้าใจความระมัดระวังในการดูแลส่วนต้นไม้ที่มีอยู่ใกล้บริเวณก่อสร้าง ห้ามทำการตัดโคนโดยไม่จำเป็น คณะกรรมการตรวจสอบจ้างหรือผู้แทนจะเป็นผู้กำหนดว่า ต้นไม้ต้นใดบ้างที่จะให้คงไว้และเป็นหน้าที่ของผู้รับจ้างจะต้องคงอยู่และรักษาไว้ต้ายหรือเสียหายตลอดระยะเวลาการก่อสร้าง
- (ง) วัสดุต่างๆ ที่ขุดออกจากถนนเดิม และมีคุณสมบัติอยู่ในเกณฑ์ที่จะใช้งานต่อไปได้ให้นำไปกองรวมไว้ ณ บริเวณที่คณะกรรมการตรวจสอบจ้างหรือผู้แทนกำหนดให้
- (จ) วัสดุต่างๆ ที่ขุดออกหรือรื้อถอนออก และไม่อยู่ในเกณฑ์ที่จะใช้งานได้ ให้ผู้รับจ้างรื้อขันย้ายออกไปให้พ้นบริเวณก่อสร้างทันที โดยไม่จัดการส่งไปไว้ยังที่ใดๆ ตามที่คณะกรรมการตรวจสอบจ้างกำหนด



2.2.2 ปริมาณงาน

งานกรุญเนวนทางและชุดต่อให้ทำเต็มความกว้างของถนนจากจุดสุดล้าดไปถึงท่าฝั่งหนึ่งไปจุดสุดล้ำดไปถึงท่าฝั่งหนึ่ง สำหรับงานสร้างถนนที่ไม่มีไฟล์ทาง ให้ทำเต็มความกว้างจากขอบนอกของถนนออกฝั่งหนึ่งเพื่อป้องกัน

3. งานคันทาง

3.1 ข้อกำหนดทั่วไป

งานคันทางจะต้องสร้างให้ได้ความกว้าง แนว ระดับ รูปทรง ส่วนลาดคอง ตลอดจนความแน่นในการบดอัดเป็นไปตามกำหนดไว้ในแบบรูปรายการก่อสร้างในการทำงานให้ทำติดต่อกันเป็นช่วงยาวตลอดห้ามทำการก่อสร้างเป็นช่วงๆ นอกจากกรณีผู้รับจ้างมีเครื่องจักร เครื่องมือสำหรับทำงานมากกว่า 1 ชุด หรือกรณีจำเป็นซึ่งต้องได้รับอนุญาตจากคณะกรรมการตรวจสอบการจ้างก่อ

ในระหว่างการก่อสร้างคันทางนี้ ผู้รับจ้างจะต้องแต่งลาดให้อยู่ในลักษณะที่สามารถระบายน้ำได้ตลอดเวลาคันทางที่ได้รับการตรวจสอบว่าถูกต้องแล้ว หากผู้รับจ้างมิได้ดำเนินการก่อสร้างต่อเนื่องไปในทันที และต่อมาก็ได้เกิดความเสียหายขึ้นไม่ว่าจะเกิดจากสาเหตุใดก็ตาม คณะกรรมการตรวจสอบการจ้างจึงมีสิทธิสั่งให้แก้ไขใหม่ และอาจจะให้ทำการทดสอบความแน่นของการบดอัดใหม่ได้

คันทางที่สร้างขึ้น ไม่ว่าจะเป็นงานชุดตัดคันทาง หรืองานถอนคันทาง จะต้องได้รับการบดอัดให้ได้ความแน่นของ การบดอัดไม่ต่ำกว่า 95 % ของความแน่นมาตรฐาน (STANDARD PROCTOR DENSITY)

3.2 รัศดุ

รัศดุที่ใช้คือคันทาง จะต้องมีคุณสมบัติดังนี้

(ก) ปราศจากอินทรีย์รัศดุ เช่น ใบไม้ รากไม้ รังพีช และสิ่งปฏิกูลอื่น ๆ

(ข) ค่าความแน่นเมื่อแห้ง (DRY DENSITY) ไม่น้อยกว่า 90 ปอนต์ ต่อลูกบาศก์ฟุต (1,440 กิโลกรัมต่อลูกบาศก์เมตร)

(ค) ค่า C.B.R. ในห้องปฏิบัติการทดสอบไม่น้อยกว่า 2.5 % และค่า SWELL ซึ่งรัศดุได้จากการทดสอบ C.B.R. ต้องไม่เกิน 4 %

(ง) มีขนาดเม็ดผ่านตะแกรง 3/8" ได้ 100 % และผ่านตะแกรงเบอร์ 200 ไม่เกิน 25 %

3.3 วิธีการทำงาน

3.3.1 การบดตัดคันทาง

(ก) รัศดุต่าง ๆ ที่ชุดออกและมีคุณภาพอยู่ในเกณฑ์ที่จะใช้งานต้องไปได้ให้นำไปกองไว้ ณ ที่ซึ่งคณะกรรมการตรวจสอบการจ้างกำหนดให้ หรือบริเวณที่จะทำการถอน โดยไม่ให้เกิดขวางการจราจรและ การระบายน้ำส่วนรัศดุที่ชุดออกและใช้งานไม่ได้ ให้ผู้รับจ้างขอนอกไปให้พื้นบริเวณก่อสร้างทันที

(ข) การชุดตัดจะต้องกระทำภายในเขตซึ่งกำหนดไว้เท่านั้น นอกจากกรณีจำเป็นซึ่งจะต้องได้รับความเห็นชอบจากคณะกรรมการตรวจสอบการจ้าง

(ค) เมื่อทำการชุดตัดถึงระดับที่ต้องการแล้ว ถ้าหากว่าคุณสมบัติของรัศดุขั้นนี้ ไม่ได้ตามเกณฑ์ หรือไม่มีเศษสิ่งของพืช ให้ทำการบดตัดลงเป็นก้อนแล้วนำรัศดุที่เหมาะสมมาใส่แทนจนเข้ากันได้ทั้งนี้ให้อยู่ในดุลยพินิจของคณะกรรมการตรวจสอบการจ้าง

(ง) ให้ทำการบดอัดเพิ่มเติมแล้วบดแต่งทำ FINE GRADE เพื่อปรับระดับส่วนลาดคองให้เป็นไปตามความต้องการ



3.3.2 การคอมคันทาง

- (ก) ในบริเวณที่จะทำการคอมจะต้องได้รับการตรวจสอบจากคณะกรรมการ ตรวจการจ้างเสียก่อนว่า งานในชั้นกรุข Darren และมาตรฐานได้กระทำถูกต้องแล้ว
- (ข) ในกรณีที่จะทำการคอมบนผิวทางเดิมและปูกระเบื้องว่าความหนาของวัสดุคันทางที่จะทำการคอมน้อยกว่า 10 ซ.ม. จะต้องทำการแยกคราดผิวหน้าของผิวทางเดิมให้แต่ละอย่างเป็นก้อนเล็กเสี้ยกก่อน เพื่อให้มีการยึดเหนี่ยวระหว่างวัสดุเก่าและวัสดุใหม่
- (ค) การคอมจะต้องเกลี่ยใส่วัสดุเป็นชั้นๆ ให้เต็มความกว้างยาวของบริเวณที่จะทำการคอม โดยใช้ใบมีดรากเกลี่ย เกลี่ยกับไม้ หรือให้วิธีอื่นที่คล้ายกัน จนได้วัสดุเป็นเนื้อดียวกัน พร้อมน้ำตามจำนวนที่ต้องการแล้วใช้รากเกลี่ย ปัดเกลี่ยให้วัสดุมีความเข้มสม่ำเสมอทั่วทั้ง ก่อนทำการบดอัด หันนี้เพื่อให้ได้ชั้นของวัสดุหลังการบดอัดมีความแน่นและความเข้มสม่ำเสมอ ในการคอมซึ่งมีตัวทำเต็มตามความกว้างยาวตลอดบริเวณที่จะคอมตั้งที่ก่อสร้างในรัศมีก่อตัวจากที่ได้คอมบดอัดไว้แล้ว ให้ดำเนินการตามวิธีการที่กล่าวไว้ในข้อ 3.3.3 ว่าด้วยการขยายคันทาง
- (ง) การคอมคันทางจะต้องทำเป็นชั้น ๆ ความหนาของแต่ละชั้น จะต้องไม่เกิน 15 ซ.ม. (ความหนาภายนอกหลังการบดอัด) และทุกๆ ชั้น จะต้องทำการบดอัดให้ได้ความแน่นตามต้องการ
- (จ) เมื่อคอมและบดอัดจนถึงระดับแล้ว ให้ตบแต่งทำ FINE GRADE ให้เป็นไปตามต้องการ

3.3.3 การขยายคันทาง

ให้ตัดลาดในส่วนของคันทางเดิมจากสุดตลาดให้ส่วนที่ติดกับในส่วนนี้เป็นชั้นบันได(BENCHING) โดยให้มีความหนาไม่เกินชั้นละ 15 ซ.ม. แล้วจึงเกลี่ยใส่วัสดุ คันทางทำการบดอัดต่อไปตามวิธีที่ก่อตัวมาแล้วในข้อ 3.3.2

3.3.4 ปริมาณงานและเกณฑ์ความคลาดเคลื่อนที่ยอมให้

- (ก) งานสร้างคันทางให้ทำเต็มความกว้างของถนนจากสุดตลาดในส่วนที่ติดกับในส่วนของอีกฝั่งหนึ่ง สำหรับงานสร้างถนนที่ไม่มีไฟลท์ทาง ให้ทำเต็มความกว้างจากขอบนอกของถนนฝั่งหนึ่งไปจราจรขอบนอกของถนนอีกฝั่งหนึ่งหนึ่งเดียวเท่านั้น
- (ข) คันทางที่ทำ FINE GRADE แล้ว ระดับในแนวที่ขานานไปกับศูนย์กลางของถนนที่ต้องตรวจสอบได้จะต้องต่างกันไม่เกิน 1 ซ.ม. ในทุกระยะ 3.00 เมตร ส่วนต่างระดับยอมให้มีการคลาดเคลื่อนจากที่กำหนดได้ไม่เกิน 1.5 ซ.ม. เกณฑ์ความคลาดเคลื่อนที่ยอมให้ตามที่กำหนดในรัศมีก่อตัว ให้ยกเว้นตอนที่ต้องมีการปรับส่วนลาดโดยของถนนเพื่อให้กับมูลค่าที่ต้องการที่มีอยู่แล้ว หันนี้ให้อยู่ในดุลยพินิจของคณะกรรมการการตรวจสอบจ้าง



4. งานพื้นฐาน

4.1 ข้อกำหนดทั่วไป

ข้อกำหนดในหมวดนี้ให้ใช้บังคับแก่งานสร้างชั้นรองพื้นทาง (SUBBASE COURSE) และชั้นพื้นทาง (BASE COURSE) ซึ่งรวมเรียกว่า พื้นฐานของถนน และ ให้นำข้อกำหนดทั่วไปในข้อ 3.1 มาใช้บังคับสร้างพื้นฐานนี้เพียงเท่าที่ไม่ขัดกับข้อกำหนดเฉพาะสำหรับงานสร้างพื้นฐานดังจะได้กล่าวต่อไปนี้ พื้นฐานที่สร้างขึ้นไม่อาจเป็นงานพื้นฐานสร้างใหม่ หรืองานปรับเสริมพื้นฐาน จะต้องได้รับการบดอัดให้ได้ความแน่นตามที่กำหนดไว้ในแบบรูป หรือรายการก่อสร้างเฉพาะงาน ถ้าแบบรูปหรือรายการก่อสร้างเฉพาะงานมิได้กำหนดไว้ ความแน่นของการบดอัดจะต้องทดสอบได้ไม่ต่ำกว่า 95 % ของความแน่นแห้งสูดซึ่งได้จากการทดสอบตามระเบียบวิธี MODIFIED PROCTOR ในห้องปฏิบัติการทดลอง

4.2 รัศด

รัศดที่ใช้ทำพื้นฐาน จะต้องมีค่าอยู่ สมบูรณ์ดังนี้

1. ปราศจากอินทรีย์วัตถุ เช่น ใบไม้ รากไม้ รากพืช ฯลฯ และสิ่งปฏิกูลอื่น ๆ
2. เป็นรัศดเลือกสรรประกอบด้วยเม็ดแม่จันทนา มีขนาดคละกันสม่ำเสมอจากใหญ่มาเล็ก โดยจะต้องมีส่วนคละของขนาดเม็ดตามตาราง ดังนี้ (สุดmor A ถึง D ใช้กับชั้นพื้นทาง และสุดmor A ถึง E ใช้กับชั้นรองพื้นทาง)

ขนาดตะแกรงร่อง U.S. SIEVE	ร้อยละที่ผ่านตะแกรงโดยน้ำหนัก				
	A	B	C	D	E
2"	100	100	-	-	-
1"	-	-	100	100	100
3/8"	30-65	40-75	50-85	60-100	-
เบอร์ 10	15-40	20-45	25-50	40-70	40-100
เบอร์ 40	8-20	15-30	15-30	25-45	20-50
เบอร์ 200	2-8	5-20	5-15	5-20	6-20

3. จะต้องมีจีดเหลว (LIQUID LIMIT) ไม่เกิน 25 % สำหรับรัศดชั้นพื้นทาง หรือไม่เกิน 35 % สำหรับรัศดชั้นรองพื้นทาง
4. จะต้องมีดัชนีพลาสติก (PLASTICITY INDEX) ไม่เกิน 6 % สำหรับรัศดชั้นพื้นทาง หรือไม่เกิน 11 % สำหรับรัศดชั้นรองพื้นทาง
5. จะต้องมีค่า C.B.R. ไม่ต่ำกว่าที่กำหนดไว้ในแบบรูป หรือรายการก่อสร้างเฉพาะงาน

4.3 วิธีการทำงาน

4.3.1 งานสร้างพื้นฐานใหม่

- (ก) ก่อนที่จะลงมือทำการสร้าง ศั้นทางที่ได้วิบากเรติยมไว้แล้วจะต้องได้วิบากตรวจสอบว่าอยู่ในสภาพเรียบร้อย ได้ความกว้าง แนว ระดับ ชูปูร่าง ส่วนลาดต่ำ และความแน่นของการบดอัดเป็นไปตามกำหนด



- (ข) ให้นำรังสิตี่น้ำหนักที่ได้รับอนุญาตให้ใช้แล้วมาเกลี่ยใส่เป็นชั้น ๆ โดยใช้ความระมัดระวังมิให้เกิดการแยกตัวชั้นแล้วทำการบดอัดโดยเครื่องมือกลที่เหมาะสมตามประเภทของรังสิต ความหนาของพื้นฐานแต่ละชั้นภายหลังการบดอัดแล้ว จะต้องไม่เกิน 15 ซ.ม.
- (ค) ในการเกลี่ยใส่รังสิตะและบดอัดให้กระทำจากวิธีทั้งสองข้างของเขตทางเลื่อนเข้าหากันอย่างต่อเนื่อง และจากที่ระดับต่ำไปที่ระดับสูง
- (ง) ในกรณีที่ทำการทดสอบความแน่นของกราดอัดครั้งแรกแล้วปรากฏไม่ได้ตามเกณฑ์ที่กำหนดไว้ให้ทำการบดอัดเพิ่มเติมแล้วทำการทดสอบใหม่ เมื่อยังไม่ได้ความแน่นตามเกณฑ์อีก ให้ตรวจสอบดูว่ารังสิตี่น้ำหนักที่นำมาใช้ทำพื้นฐานนั้น ได้เกิดการแยกตัวหรือเสียคุณสมบัติไปหรือไม่ ถ้าตรวจสอบแล้วก็ตาม ให้ผู้รับจ้างรื้อออกแล้วนำรังสิตี่ที่มีคุณภาพดีมาใส่แทน และวิธีทำการบดอัดใหม่และทดสอบความแน่นจนได้ตามเกณฑ์ที่กำหนดไว้
- (จ) เมื่อสร้างพื้นฐานจนได้ระดับแล้ว ให้ดูบเด่งทำ FINE GRADE ให้เป็นไปตามต้องการอีกครั้งหนึ่ง

4.3.2 งานปรับเสริมพื้นฐานเดิม

- (ก) ก่อนดำเนินการก่อสร้างให้ทำการตรวจสอบผิวทางเดิม หากพบจ่าส่วนใดชำรุดเสียหายจนเป็น SOFT SPOT ต้องทำการแก้ไขเสียก่อน
- (ข) ในกรณีเสริมพื้นฐานเดิม ถ้าชั้นของรังสิตี่จะเสริมน้อยกว่า 10 ซ.ม. ให้ทำการตัดขาดผิวหน้าของผิวทางเดิมให้แต่ยกอยเป็นก้อนเล็กก้อน เพื่อให้มีการยึดเหนี่ยว ระหว่างรังสิตะก่อและรังสิตี่ใหม่
- (ค) ในกรณีปรับแต่งพื้นฐานเดิม ถ้าตัดถึงระดับแล้วแต่ปรากฏว่าคุณสมบัติของรังสิต ในชั้นนั้นฯ ไม่ได้ตามเกณฑ์หรือไม่มีเสถียรภาพเพียงพอให้ทำการตัดลงไปอีก แล้วนำรังสิตี่ที่เหมาะสมมาใส่แทนจนใช้การได้
- (ง) ให้นำบทกำหนดข้อ 4.3.1 (ข) ถึง (จ) มาใช้บังคับแก่งานปรับเสริมพื้นฐานเดิมนี้ หากมิได้ถูกยกเว้น หรือเปลี่ยนแปลงไปโดยสภาพแห่งงานที่พึงจะต้องกระทำ

4.3.3 งานปรับปรุงพื้นฐานของถนนลาดยางเดิม

- (ก) บริเวณใดที่ผิวทางลาดยางเดิมหลุดออกจนมองเห็นรังสิตี่ Subbase หรือบริเวณใดที่ทวีกุลตัวเป็นแอ่ง หลุม ปุ่ม ให้ซ้อมแซมด้วยการขุดบริเวณนั้นออก ในแนวตั้งจากกับผิวทางโดยให้มีความลึกไม่น้อยกว่า 2 เท่าของความหนาของผิวทางและมีความกว้างยาวไม่น้อยกว่า 2 เท่าของพื้นที่ที่เสียหาย เก็บเศษรังสิตี่ที่ร่วงลงไปในบริเวณที่หลุดนั้นออกแล้วใช้หินคลุกบดอัดลงไปในบริเวณนั้น จนได้ระดับเดียวกันกับผิวทางเดิม
- (ข) ใช้ Motor – Grader หรือเครื่องมือชนิดอื่นที่เหมาะสมซึ่งคงจะ กรรมการ ตรวจการจ้างเห็นสมควร ทำการขุดคลอกผิวทางลาดยางเดิมออกห่างหมด ตลอดความกว้างและความยาวของถนน เกลี่ยแต่งชั้นพื้นทางเดิมให้เรียบ สม่ำเสมอ จนทั่วผิวหน้าแล้ว บดอัดให้แน่นในระหว่างที่ทำการบดอัดนั้น หากมีบริเวณใดที่ยังไม่ได้ระดับให้ใช้หินไม้ (หินคลุก) เสริมเกลี่ย แต่งแล้วทำการบดอัดแน่นได้ความแน่นไม่ต่ำกว่า 95 % Modified Proctor Density ในกรณีที่ต้องปรับระดับสูงเกิน 15 ซ.ม. การเกลี่ยใส่รังสิตะและบดอัดให้กระทำเป็นหลายชั้นความหนาแต่ละชั้นให้เชื่อมต่อชั้นละประมาณเท่า ๆ กัน และภายนหลังจากการปรับ บดอัดเสร็จเรียบร้อยแล้วจะต้องมีผิวหน้าแน่นเรียบเสมอ ได้ระดับตามที่คณะกรรมการตรวจสอบจ้างกำหนด และมีรูปดัง ความลาดเอียงถูกต้องตามแบบ



4.3.4 ปริมาณงานและเกณฑ์ความคลาดเคลื่อนที่ยอมให้

- (ก) งานพื้นฐานของถนนจะต้องสร้างให้ได้ความกว้างมากกว่าของผิวทางออกไปทั้งสองข้างไม่น้อยกว่า ข้างละ 30 ซ.ม. ยกเว้นในกรณีซึ่งไม่อาจกระทำได้เนื่องจากบัญหาพื้นที่ หรือต้องกำหนดไว้เป็นอย่างอื่นในแบบรูปหรือรายการก่อสร้างเฉพาะงาน
- (ข) พื้นฐานที่ทำ FINE GRADE และ ดับเบลย์ที่ขนาดไม่เกิน 3.00 เมตร ส่วนค่าระดับยอมให้มีการคลาดเคลื่อนจากที่กำหนดได้ไม่เกิน 1.25 ซ.ม. ในทุกระยะ 3.00 เมตร ส่วนค่าระดับยอมให้มีการคลาดเคลื่อนจากที่กำหนดได้ไม่เกิน 1.5 ซ.ม. กรณีที่ความคลาดเคลื่อนที่ยอมให้ตามที่กำหนดในวรรคก่อน ให้ยกเว้น ต่อนที่ต้องมีการปรับส่วนลาดโดยใช้ของถนนเพื่อให้กลมกลืนกับถนนเดิมที่มีอยู่แล้ว ทั้งนี้ให้อยู่ในดูลข พินิจของคณะกรรมการตรวจการจ้าง

5. งานผิวทางคอนกรีตเสริมเหล็ก

5.1 ข้อกำหนดไป

ข้อกำหนดในหมวดนี้ให้ใช้บังคับแก่งานคอนกรีตเสริมเหล็ก ไม่จ่าจะเป็นงานคอนกรีตผิวทาง แผ่นพื้นวางวี ขอบ C.S.L. (คันหิน) ฯลฯ ที่สร้างถัดจากขันพื้นฐานขึ้นมา

5.2 วัสดุ

5.2.1 คอนกรีต วัสดุที่ใช้สมคอนกรีตต้องมีคุณสมบัติดังนี้

- (ก) ปูนซีเมนต์ให้ใช้ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทหนึ่ง มีคุณสมบัติตามมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม มอก. 15 เล่ม 1 – 2532
- (ข) ทราย ให้ใช้ทรายขยายบัน้ำจืดที่สะอาด มีเม็ดแข็งทนทานและไม่มีด่างหรือกรด หรือเกลือเจือปน ปราศจากอินทรีย์วัตถุและสิ่งสกปรกต่างๆ ที่จะทำให้คุณสมบัติของคอนกรีตเสื่อมเสีย และต้องมีขนาด 1.55 – 3 ม.ม.
- (ค) หินย่อยหรือกรวด ให้ใช้หินย่อยหรือกรวดที่มีคุณสมบัติแข็ง ทนทานไม่ Yus สะอาด ปราศจากอินทรีย์วัตถุเจือปน ก้อนใช้ต้องล้างหินหรือกรวดให้สะอาดเสมอ และมีส่วนคละของเม็ดวัสดุตามตาราง ดังนี้

ขนาดตะแกรง	ร้อยละที่ผ่านตะแกรงโดยน้ำหนัก	
	A	B
1 ½"	90-100	100
1"	-	90-100
¾"	30-70	-
½"	-	20-60
3/8"	10-30	-
No.4	0-15	0-10
No.8	-	0-5



- (ง) น้ำ ต้องใช้น้ำสะอาด ไม่มีคุณสมบัติเป็นน้ำกรด ไม่มีสกปรก ปราศจากน้ำมันพอกซชาติ และ สิ่งสกปรก เจือปน เช่น ตะไคร่น้ำ จอก แหนฯ การกอสหัส ณ สถานที่ที่มีน้ำประปาให้ใช้น้ำประปา ถ้าที่ใดไม่มีน้ำประปาอยู่บ้าน ให้ใช้จ้ำจากบ่อ คูลอง ได้ แต่น้ำนั้นต้องมีคุณสมบัติดังกล่าวข้างต้น

5.2.2 เหล็กเสริมคอนกรีตต้องมีคุณสมบัติดังนี้

- (ก) เหล็กเส้นเสริมคอนกรีต ต้องเป็นเหล็กใหม่ไม่เคยใช้งานมาก่อน มีผิวสะอาดไม่มีสนิมชุ่มไม่เปื้อนสิ่งสกปรกอื่นใด ไม่มีรอยบริแตกร้าว ปีก ลูกคลื่น สามารถทนต่อการดัดเย็น โดยไม่มีรอยปริเกิดขึ้นตามผิว มีลักษณะตรง ไม่คงดอง และเป็นชนิดที่ตรงกับที่กำหนดไว้ในแบบรูป มีคุณภาพตามมาตรฐานผลิตภัณฑ์คุณภาพรวมของสำนักงานมาตรฐานผลิตภัณฑ์คุณภาพรวม คือ

เหล็กเส้นกลมเป็นเหล็กชนิด SR - 24 มอก. 20 - 2527

เหล็กข้ออ้อยเป็นเหล็กชนิด SD - 30 มอก. 24 - 2536

- (ข) ตะแกรงตรวจเหล็กกล้าเชือมติดเสริมคอนกรีต (WELDED STEEL WIRE FABRIC FOR CONCRETEREINFORCEMENT) มีขนาดตรงกับที่กำหนดไว้ในแบบรูปและมีคุณสมบัติตาม มาตรฐานผลิตภัณฑ์คุณภาพรวม มอก. 737 - 2531

5.2.3 วัสดุยารอยต่อ (JOINT SEALANT)

เป็นวัสดุซึ่งมีคุณสมบัติหนึ่งตัวและภาวะติด สามารถทำให้เหลวได้ โดยการให้ความร้อนและเทลงในรอยต่อได้สม่ำเสมอ ไม่ขาดตอนหรือเกิดโพรงอากาศ ไม่หลอกอกนกออกอยู่ต่อหรือติดล้อyanพานะโดยที่ว่าไปทางแบบรูปหรือรายการกอสหัสไม่ได้กำหนดไว้เป็นเฉพาะแล้ว ให้ใช้วัสดุยารอยต่อคอนกรีต ชนิดเทร้อน ซึ่งมีคุณลักษณะที่ต้องการ การบดروع ฯลฯ และเป็นไปตามที่กำหนดไว้ในมาตรฐานผลิตภัณฑ์คุณภาพรวมวัสดุยารอยต่อคอนกรีตแบบบrixเดย์ชันนิกเทร้อน (มอก. 479 - 2526)

5.2.4 ส่วนผสมคอนกรีต

หากมีได้ระบุไว้เป็นอย่างอื่น ให้ใช้อัตราส่วนผสมคอนกรีตโดยปริมาณและมีส่วนยูบตัวของคอนกรีต (Slump) 4 – 6 ซ.ม.

5.3 วิธีการทำงาน

5.3.1 ความเรียบร้อยขั้นตอนฐานก่อนสร้างผิวทาง

- (ก) ทรายรองพื้น ต้องมีความหนาและคุณสมบัติเป็นไปตามที่กำหนดไว้ในแบบรูปหรือรายการและจะต้องราดน้ำให้ซึมทั่วถึงก่อนเทคโนโลยีก่อสร้าง
- (ข) แบบหล่อ ให้ใช้แบบหล่อทำด้วยเหล็กซึ่งได้รับการเสริมให้แข็งแรงไม่คงดอง ก่อนนำไปใช้จะต้องขุดผิวน้ำของแบบหล่อให้สะอาด เลี้ยวซ้ายดึงร่องเข้าที่มีให้ ขยายเขี้ยวขึ้นได้ง่าย โดยต้องได้ระดับและแนวทางที่ถูกต้อง รอยต่อของแบบหล่อจะต้องทำให้แนบสนิทมิให้เกิดการรั่วไหลของ MORTAR ขณะเทคโนโลยีก่อตัวก่อการหลอกนกอกรีตจะต้องทำแบบหล่อตัวน้ำมันทาแบบเสียก่อน แบบหล่อซึ่งต้องไม่ให้ใช้แบบไม่ได้ เช่นพานิชภัณฑ์ที่ต้องเป็นแบบโครงสร้างที่ต้องใช้เวลา
- (ค) เหล็กเดือยและเหล็กยึด (Dowel Bars หรือ Tie Bars) จะต้องมีขนาด ชนิดความยาว และตำแหน่งถูกต้องตามที่กำหนดในแบบรูป มีลักษณะไม่คงดอง เหล็กเดือย ซึ่งให้ทำปลายข้างหนึ่งด้วย BOND BREAKING MATERIAL นั้น ปลายข้างที่ทางจะต้องเรียบไม่มีเหลี่ยมมุม วัสดุที่ทางไว้จะต้องไม่หลุด



ลอกออกขั้นตอนนำไปใช้งาน สำหรับเหล็กยึดจะต้องสะอาด ปราศจากการปะปอนของสี น้ำมัน เจือเพิง น้ำมันทาแบบและต้องไม่มี MORTAR ที่แห้งจับเกราะอยู่

- (๔) การเสริมเหล็ก เหล็กเสริมจะต้องได้ขนาด ระยะเรียง และตำแหน่งตามที่ปรากฏในแบบรูปเหล็ก เสริมจะต้องผูกให้แน่นอยู่ในตำแหน่งที่ต้องการ เหล็กเสริมเล่นวิมสูดต้องอยู่ห่างจากขอบผิวทาง หรืออยู่ต่ำระดับ ๓ – ๘ ซ.ม. (รั้ดจากผิวเหล็กเสริม) และปลายทั้งสองข้างของเหล็กเสริมจะอยู่ห่างจากขอบผิวทาง หรืออยู่ต่ำได้ไม่เกิน ๕ ซ.ม.

5.3.2 การเตรียมการ

- (ก) ก่อนที่จะทำการเทคโนโลยี ผู้รับจำจะต้องเจ้งให้คณะกรรมการตรวจสอบการจำทราบล่วงหน้าเป็นลายลักษณ์อักษรไม่น้อยกว่า ๖ ชั่วโมง เพื่อที่จะได้ทำการตรวจสอบความเรียบร้อยต่าง ๆ ว่าพร้อมที่จะเทคโนโลยีได้หรือไม่ ผู้รับจำให้สัญญาว่าจะไม่ทำการเทคโนโลยีโดยไม่ได้รับอนุญาตจากคณะกรรมการตรวจสอบการจำสักคราบก่อน
- (ข) ผู้รับจำจะต้องจัดเตรียมอุปกรณ์ต่าง ๆ ที่จำเป็นต้องใช้ ตลอดจนอุปกรณ์ประกอบอื่น ๆ ให้พร้อม เพรียบ เช่น เครื่องเขียนค่อนกรีต อุปกรณ์ป้องกันมิให้เกิดการแยกตัวของค่อนกรีตขณะเท อุปกรณ์แต่งผิวหน้าและป้ายสัญญาณต่าง ๆ ฯลฯ คณะกรรมการตรวจสอบการจำมีสิทธิที่จะไม่อนุญาตให้ทำการเทคโนโลยี หากการเตรียมการดังกล่าวข้างต้นยังไม่พร้อม

5.3.3 การสร้างผิวทาง

- (ก) ในทำการเทคโนโลยีและการทำให้ค่อนกรีตแน่นตัวจะต้องให้สม่ำเสมอ โดยใช้ช่างฝีมือที่ชำนาญงาน การใช้เครื่องเขียน ให้จุ่มหัวเครื่องเขียนลงในเนื้อค่อนกรีตตามแนวตั้งเป็นจุด ๆ ไล่ไปตลอดความกว้างและความยาวของค่อนกรีตที่เทไว้ โดยแต่ละจุดให้จุ่มหัวเขียนไว้ในเนื้อค่อนกรีต เป็นระยะเวลางาน ให้เพียงพอที่ส่วนของค่อนกรีตที่ถูกเขียนแล้วเหลือกันโดยไม่เว้นข้ามส่วนเดียวกัน การเกลี่ยค่อนกรีตเข้าแบบให้ใช้ขอบหรือพลาฟลั่วหรือใช้เครื่องปู ห้ามใช้เครื่องเขียนในการเกลี่ยค่อนกรีตเป็นขันขาด
- (ข) เมื่อเทคโนโลยีได้ระดับแล้ว จะต้องแต่งผิวหน้าให้เรียบร้อยโดยส่วนลาดเอียงตามต้องการแล้วใช้ไม้กวาดหรือกระสอบกดความผิวหน้าของค่อนกรีตอีกครั้งหนึ่ง การกวาดให้กวาดจากบริมด้านหนึ่งไปยังบริมอีกด้านหนึ่งในแนวตั้งหากกับแนวศูนย์กลางของถนน การกวาดแต่ละครั้งต้องให้ทับรอยกวาดเดิมด้วย และต้องระวังไม่ให้รอยกวาดนี้ลึกเกิน ๕ มม. ผิวหน้าของผิวทางเมื่อเสร็จเรียบร้อยแล้ว จะต้องไม่มีรูโพง หรือเศษหินรายโปรดติดอยู่ที่ผิว
- (ค) ผิวทางที่ได้รับการตากแต่งเรียบร้อยแล้ว จะต้องได้รับการปูเมื่อให้ค่อนกรีตมีความแข็งแรงกาวปูให้ก้าวทำติดต่อกันไม่น้อยกว่า ๗ วัน หรือตามที่คณะกรรมการตรวจสอบการจำจะเห็นสมควร และให้เริ่มทำการปูทันทีที่ผิวหน้าของผิวทางที่แต่งไว้แข็งตัว หรืออย่างน้อย ๒๔ ชั่วโมง นับแต่การทำค่อนกรีตผิวทางเสร็จเรียบร้อยแล้ว ถ้าแบบรูปและรายการก่อสร้างเฉพาะงานไม่ได้กำหนดการปู ไว้เป็นการเฉพาะแล้ว การปูให้ใช้วิธีการใดวิธีการหนึ่งดังนี้ คือ
1. ใช้กระสอบคลุมสับกันเป็นชั้นโดยให้เหลือกันอย่างน้อย ๑๕ ซ.ม. และวนน้ำให้ซึม
 2. ใช้ดินเหนียวกันเป็นขอบโดยรอบแล้วใช้น้ำเช็ดซ้ำให้เต็มหน้าค่อนกรีต
 3. เมื่อค่อนกรีตก่อตัวแล้ว ให้ใช้ทรายสาดคลุมผิวหน้าค่อนกรีต แล้ววนน้ำให้ซึมนตลอดเวลา



4. ใช้น้ำยาปั่นคอกนกรีตตามกรุ๊ปวิธีที่ผู้ผลิตกำหนดไว้ แต่จะต้องได้รับความเห็นชอบจากคณะกรรมการตรวจสอบการจ้างเสียก่อน

- (๑) การตัดแบบ จะตัดได้เมื่อเทคอนกรีตเสร็จเรียบร้อยแล้วไม่น้อยกว่า 24 ชั่วโมง โดยได้รับความเห็นชอบจากคณะกรรมการตรวจสอบการจ้างเสียก่อน การตัดแบบนี้จะต้องทำด้วยความระมัดระวังมิให้ส่วนใดส่วนหนึ่งของผิวทางที่สร้างไว้เกิดการเสียหาย ในกรณีที่เกิดการเสียหายขึ้น ผู้รับจ้างจะต้องรับผิดชอบในการซ่อมแซมหรือสร้างขึ้นใหม่ ทั้งนี้ให้อยู่ในดูแลพินิจของคณะกรรมการตรวจสอบการจ้าง
- (๒) การหารอยต่อเพื่อทดสอบ ให้ใช้ JOINT CUTTER ทำการตัดเมื่อเทคอนกรีตอายุได้ 6 – 24 ชั่วโมง โดยจะต้องตัดให้ได้แนวตัวแน่นและขนาดที่ระบุไว้ในแบบรูป ในการนี้อนุโลมให้ใช้เชือกดีดเป็นแนวสำหรับการใช้JOINT CUTTER ได้
- (๓) รอยต่อทุกชนิดที่สร้างไว้จะต้องยาด้วยวัสดุยาวยต่อ แต่ก่อนที่จะดำเนินการต้องหารอยต่อให้แห้งสะอาด ปลაสติกผุนละอองและน้ำมัน ในกรณีที่คณะกรรมการตรวจสอบการจ้างเห็นว่าจำเป็นที่จะต้องจัดหาเครื่องปั๊ลมเพื่อทำความสะอาดรอยต่อให้เป็นหน้าที่ของผู้รับจ้างจะต้องจัดหาให้โดยไม่ชักช้า
- (๔) การใช้วัสดุร้อยต่อ จะต้องปฏิบัติตามกรุ๊ปวิธีของผู้ผลิตโดยเคร่งครัด อาทิ วิธีการให้ความร้อน อุณหภูมิขณะทำการหยอด ความจำเป็นในการใช้วัสดุร่องพื้น ฯลฯ ในการดำเนินการให้ใช้เครื่องหยอดหรือวิธีการอื่นที่เหมาะสม โดยให้อยู่ในดูแลพินิจของคณะกรรมการตรวจสอบการจ้าง

5.3.4 ปริมาณงานและเกณฑ์ความคลาดเคลื่อนที่ยอมให้

- (ก) ผิวทางคอกนกรีตเสริมเหล็กให้สร้างเต็มความยาวที่กำหนดให้ ในกรณีที่มีงานสร้างขึ้น ค.ส.ล. (คันทิน) ความกว้างของผิวทางจะต้องยืนต่อออกไปรับส่วนกว้างทั้งหมดของฐานขึ้น ค.ส.ล. (คันทิน)
- (ข) ผิวทางคอกนกรีตเสริมเหล็กที่สร้างเสร็จแล้ว จะต้องไม่หลุดออกจากที่ที่กำหนดให้ตามกำหนดให้ติดต่อ ก่อน ให้ยกเว้นตอนที่ต้องมีการปรับส่วนลาดต่ำของถนนเพื่อให้กัมഗลินกับถนนเดิมที่มีอยู่แล้ว ทั้งนี้ให้อยู่ในดูแลพินิจของคณะกรรมการตรวจสอบการจ้าง ความหนาของผิวทางที่หล่อเรียบร้อยแล้ว จะมีความหนาอย่างว่าที่กำหนดให้ตามแบบรูปได้ไม่เกิน 5 ม.ม. ในทุกระยะ 3.00 เมตร ส่วนค่าระดับยอมให้มีการคลาดเคลื่อนจากที่กำหนดให้ไม่เกิน 5 ม.ม. เกณฑ์ความคลาดเคลื่อนที่ยอมให้ตามกำหนดในวรรคก่อน ให้ยกเว้นตอนที่ต้องมีการปรับส่วนลาดต่ำของถนนเพื่อให้กัมගลินกับถนนเดิมที่มีอยู่แล้ว ทั้งนี้ให้อยู่ในดูแลพินิจของคณะกรรมการตรวจสอบการจ้าง ความหนาของผิวทางที่หล่อเรียบร้อยแล้ว จะต้องหนาไม่น้อยกว่าที่กำหนด

5.4 ข้อกำหนดอื่น ๆ

- (ก) การเปิดการจราจรของผิวทางคอกนกรีต จะต้องเปิดหลังหล่อผิวทางเสร็จแล้วเป็นเวลาไม่น้อยกว่า 21 วัน ยกเว้นในกรณีพิเศษที่จะต้องเปิดการจราจรก่อนกำหนด ซึ่งจะต้องได้รับความเห็นชอบจากคณะกรรมการตรวจสอบการจ้างก่อน
- (ข) หากเกิดความเสียหายขึ้นแก่ผิวทางในลักษณะของการหลุดร่อนออกของผิวหน้า “ไม่ว่าจะได้เบิดการจราจรแล้วหรือไม่ก็ตาม ผู้รับจ้างจะต้องรับผิดชอบในการซ่อมแซม โดยการสกัดหน้าของผิวทางที่ชำรุดออกไปไม่น้อยกว่า 7 ซ.ม. และทำการเทคโนโลยีติดใหม่หรืออาจซ่อมแซมโดยวิธีอื่นตามที่ผู้รับจ้างเห็นชอบ ทั้งนี้ผู้รับจ้างต้องเป็นผู้ออกค่าใช้จ่ายในการนี้แต่ฝ่ายเดียว



- (ค) การเขื่อมต่อกับถนนเดิม เมื่อผู้รับจำสิ่งที่ทางเดินน้ำทิ้งต้องดำเนินการปรับผิวทางใหม่กับถนนเดิมให้กลมกลืนกัน โดยใช้แอสฟัลต์ผสมร้อนหรือวัสดุอื่นเสริมบนถนนเดิมบริเวณต่อสืบฯ ทั้งนี้ให้อยู่ในดุลยพินิจของคณะกรรมการตรวจสอบการจำสิ่ง

6. งานไฟล์ทาง

6.1 ข้อกำหนดทั่วไป

ในกรอบก่อสร้างถนนไม่ว่าจะเป็นผิวทางชนิดใด จะต้องสร้างไฟล์ทางให้ได้ความกว้าง แนวระดับปูร่าง ส่วนลดโค้ง ความแน่นของกรอบด้วย ตลอดจนการทำผิวไฟล์ทางให้เป็นไปตามกำหนดในแบบรูปและรายการในกรณีที่แบบรูปไม่ได้กำหนดรายละเอียดของไฟล์ทางไว้ให้ถือเป็นเกณฑ์บังคับว่าจะต้องสร้างไฟล์ทางด้วยสมองปริมาณงานที่จะต้องสร้างให้เป็นไปตามที่กล่าวไว้ในข้อ 6.2.2

6.2 วิธีการทำงาน

6.2.1 ไฟล์ทาง

- (ก) ให้นำวัสดุงานเดินที่กำหนดให้ใช้สำหรับงานสร้างพื้นฐาน ตามที่กำหนดไว้แล้ว มาเกลี่ยไส้บวิเโคนที่จะสร้างไฟล์ทางเป็นชั้นๆ
- (ข) ทำการบดด้วยเครื่อง MODIFIED PROCTOR ในห้องปฏิบัติการทดลอง ในการบดด้วยจะต้องใช้ความร้อนระดับคงที่ ไม่ต่ำกว่า 95 % ของความแน่นแห้งสูงสุดที่ได้จากการทดสอบตามระเบียบวิธี ให้ได้ความแน่นสม่ำเสมอติดต่อแน่น

6.2.2 ปริมาณงานและเกณฑ์ความคลาดเคลื่อนที่ยอมให้

- (ก) งานสร้างไฟล์ทางจะต้องสร้างให้ได้ความกว้างและความลาดตามที่กำหนดให้ในแบบรูปและรายการ หากมีได้กำหนดไว้สร้างไฟล์ทางโดยจากแนวผิวทางออก “ไปทั้งสองข้าง” ละไม่ต่ำกว่า 50 ซ.ม. (วัดถึงขอบไฟล์ทาง) โดยมีความลาดชันของไฟล์ทาง 1 : 2
- (ข) เกณฑ์ความคลาดเคลื่อนที่ยอมให้ไฟล์ทางที่สร้างเสร็จแล้วจะต้องไม่นานไปกับศูนย์กลางถนนที่ต้องทดสอบได้ จะต้องต่างกันไม่เกิน 1 ซ.ม. ส่วนความตื้บยอดให้มีการคลาดเคลื่อนจากที่กำหนดได้ไม่เกิน 1 ซ.ม. เกณฑ์ความคลาดเคลื่อนที่ยอมให้ตามที่กำหนดในวรรคก่อนให้ยกเว้นคดอนที่ต้องมีการปรับส่วนลดโค้งของถนนเพื่อให้กลมกลืนกับถนนเดิมที่มีอยู่แล้ว ทั้งนี้ให้อยู่ในดุลยพินิจของคณะกรรมการตรวจสอบการจำสิ่ง

7. งานทางเท้า

7.1 ข้อกำหนดทั่วไป

งานทางเท้าจะต้องสร้างให้ได้ความกว้าง แนว รูปร่าง ฯลฯ และปฏิสัมพันธ์ตามที่กำหนดให้ในแบบรูป วัสดุที่นำมาใช้สร้างทางเท้าจะต้องมีคุณสมบัติเป็นไปตามข้อกำหนด

7.2 วัสดุทางเท้า

ให้ใช้บล็อกประดับแบบ PAVING BLOCK ขนาดหน้า 60 ม.ม. มีค่ากำลังอัดประดับ (ULTIMATE COMPRESSIVE STRENGTH) ไม่ต่ำกว่า 350 กก./ ซ.ม. 2



7.3 วิธีการทำงาน

7.3.1 ให้บัดดีดินเดิม และ/หรือดินผสมและรองพื้นทางเท้าที่สร้างขึ้นให้มีความแน่นไม่ต่ำกว่า 95 %

STANDARD PROCTOR DENSITY

7.3.2 การปูบล็อกปะดับให้ปฏิบัติตามนี้

(ก) ให้เกลี่ยทรายรองพื้นจนเต็มทางเท้าตามความลาดทิศที่ต้องการ โดยให้คำนึงถึงระยะหักตัวของทรายรองพื้นนี้ภายหลังการบัดดีด้วย

(ข) ปู PAVING BLOCK ให้พื้นผิวทางช้าๆของ BLOCK แต่ละก้อนเรียงซึ่ดติดกันในลักษณะให้เกิด INTERLOCKING RESISTANCE (ตามแบบ) และผิวด้านบนจะต้องได้ระดับเสมอ กัน

(ค) หลังจากการปู PAVING BLOCK เสร็จแล้ว ให้ใช้ทรายสาดทับหน้า กระดานทรายให้ลงไปอุดตามรอยต่อระหว่าง BLOCK แล้วใช้ PLATE VIBRATOR ตอบผิวน้ำบล็อกเข้าอีกครั้ง เพื่อให้ทรายอัดตัวกันแน่นตามรอยต่อระหว่าง BLOCK

7.4 ข้อกำหนดอื่น ๆ

7.4.1 ในกรณี PAVING BLOCK แตกสูญหาย ซึ่งอาจจำเป็นต้องตัด PAVING BLOCK ให้เข้ากับช่องว่างที่เหลือ ให้ตัดด้วยเครื่อง HYDRAULIC SPLITTER ให้ได้ขนาดพอดีกัน

7.4.2 ทางเท้าเมื่อสร้างเสร็จแล้ว ช่องว่างตรงแนวต่อของแผ่นรั้วสุดท้ายทางเท้ากับคันหินจะต้องมีความกว้างไม่เกิน 1 ซ.ม.

7.4.3 ผู้รับจำต้องต้องสร้างคันหิน หรือคันหินวางตื้นให้แล้วเสร็จเสียก่อน จึงทำกางรั้วทางเท้าได้

8. งานป้ายจราจรและสีจราจร

8.1 ป้ายจราจรใช้แผ่นโลหะอย่างดีเบอร์ 18 (1.2 มม) ขนาดตามแบบโครงเหล็กกล่อง 1" x 1" เสาเหล็กกล่องแบบ 1" x 2" ที่ใช้กับป้ายจราจรต้องเป็นสีสะท้อนแสงโดยตัวนั้นสีอ่อนและสีลักษณะบานป้ายต้องใช้วิธีสกรีนลงบนแผ่นโลหะและหลังจากก่อสร้างแล้วเสร็จต้องมีขอบแบบคืนแก้มหัววิทยาลัย

8.2 สีจราจรที่ใช้ต้องมี มอก.415-2525

