

มาตรฐานสะพาน



จัดทำโดย
กองช่าง

องค์การบริหารส่วนตำบลบ้านแวง

คำนำ

การจัดบริการสาธารณะเป็นภารกิจสำคัญที่องค์กรปกครองส่วนท้องถิ่น ต้องดำเนินการทั้งตาม อำนาจหน้าที่ และตามที่ได้รับถ่ายโอนจากราชการต่างๆ โดยมีหลักการทำงานที่จะต้องยึดถือไว้ว่า “การจัดบริการสาธารณะให้แก่ประชาชนนั้น จะต้องดีขึ้นหรือไม่ต่ำกว่าเดิม มีคุณภาพ ใดมาตรฐาน มีการ บริหารจัดการที่มีความโปร่งใส มีประสิทธิภาพ และมีความรับผิดชอบต่อผู้ใช้บริการที่มากขึ้น”

กรมส่งเสริมการปกครองท้องถิ่น ในฐานะหน่วยงานหลักในการส่งเสริม สนับสนุนและ พัฒนาให้องค์กรปกครองส่วนท้องถิ่นมีศักยภาพในการบริหารจัดการ และสามารถให้บริการสาธารณะ แก่ประชาชนได้อย่างมีประสิทธิภาพ และประสิทธิผลได้เล็งเห็นความสำคัญของการกำหนดมาตรฐาน การบริหารงานและการบริการสาธารณะขององค์กรปกครองส่วนท้องถิ่น เพื่อเป็นแนวทางปฏิบัติหรือ เป็นคู่มือปฏิบัติงานให้กับองค์กรปกครองส่วนท้องถิ่น ตลอดจน เพื่อเป็นหลักประกันในระดับหนึ่งว่า หากองค์กรปกครองส่วนท้องถิ่น ได้ถือปฏิบัติตามแนวทางที่มาตรฐานกำหนดแล้ว ประชาชนไม่ว่าจะ อาศัยอยู่ที่ใดในประเทศจะต้องได้รับบริการสาธารณะที่มีคุณภาพ โดยเท่าเทียมกัน

ในการนี้กรมส่งเสริมการปกครองท้องถิ่น ได้ร่วมกับสถาบันการศึกษา และองค์กรวิชาชีพ ต่างๆ ดำเนินการจัดทำมาตรฐานการบริหารงานและการบริการสาธารณะขององค์กรปกครองส่วน ท้องถิ่น โดยได้ผ่านการประชุมเชิงปฏิบัติการ เพื่อร่วมกันพิจารณาจากผู้ที่เกี่ยวข้องฝ่ายต่างๆ อาทิเช่น ผู้แทนจากองค์การบริหารส่วนจังหวัด เทศบาล องค์การบริหารส่วนตำบล สมาคมองค์กรปกครองส่วน ท้องถิ่น ตลอดจนสวนราชการที่เกี่ยวข้องของจังหวัดที่เชื่อมั่นได้ว่าองค์กรปกครองส่วนท้องถิ่นจะสามารถนำ มาตรฐานที่ได้จัดทำขึ้น ไปใช้เป็นแนวทางปฏิบัติในการจัดบริการสาธารณะได้อย่างแท้จริง

สำหรับ **มาตรฐานสะพาน** กรมส่งเสริมการปกครองท้องถิ่น ได้ร่วมกับ สมาคมวิศวกรรมสถาน แห่งประเทศไทย ในพระบรมราชูปถัมภ์ (ว.ส.ท.) จัดทำขึ้น โดยหวังเป็นอย่างยิ่งว่า องค์กรปกครอง ส่วนท้องถิ่นจะได้ศึกษา ทำความเข้าใจ และนำมาตรฐาน รวมทั้งแนวทางขั้นตอนการปฏิบัติตามที่ กำหนดไว้ไปประยุกต์ใช้ในการปฏิบัติงาน รวมทั้งพัฒนา คุณภาพ ประสิทธิภาพ การบริหารและการ บริการสาธารณะให้ดียิ่งขึ้น เพื่อประโยชน์สุขของประชาชน อันเป็นเป้าหมาย ที่สำคัญสูงสุดในการ ทำงานขององค์กรปกครองส่วนท้องถิ่น สืบต่อไป

สารบัญ

	หน้า
บทที่ 1 บทนำ	1-4
บทที่ 2 การศึกษาความเหมาะสมของโครงการ	5-16
บทที่ 3 การสำรวจและออกแบบ	17-40
บทที่ 4 การก่อสร้างและควบคุมงานสะพาน	41-103
บทที่ 5 การบำรุงรักษาสะพานและสภาพร่องน้ำ	104 - 128
บทที่ 6 ข้อเสนอแนะต่อการพัฒนามาตรฐาน	129 - 132
ภาคผนวก	

บทที่ 1

บทนำ

1. ความเปนมา

การจัดให้มีและบำรุงรักษาเส้นทางคมนาคมทั้งทางบกและทางน้ำ เป็นบริการสาธารณะที่ถือ เป็นภารกิจ หน้าที่หนึ่งขององค์กรปกครองส่วนท้องถิ่นที่ต้องจัดให้บริการแก่ประชาชน เพื่อให้เกิด ประโยชน์ในการใช้ เป็น เส้นทางคมนาคมขนส่ง และสะพานก็เป็นภารกิจงานด้านโครงสร้างพื้นฐานที่สำคัญเพื่อใช้เชื่อมต่อเส้นทางคมนาคมในกรณีที่มีลำน้ำตัดผ่าน โดยใช้ข้ามพากรหว่างลำห้วย คลอง ทางน้ำที่ทอดผ่าน รวมทั้งใช้เชื่อมต่อกับถนนอีกฝั่งหนึ่ง นอกจากนี้การก่อสร้างและบำรุงรักษาสะพานนี้ ยังมีภารกิจที่กรมทางหลวงชนบท ได้ถ่ายโอนภารกิจให้องค์กรปกครองส่วนท้องถิ่นรับผิดชอบส่วนหนึ่งด้วย ดังนั้นเพื่อให้ประชาชนได้รับความสะดวกปลอดภัย ในการเดินทางและขนส่งสินค้าต่างๆ ซึ่งจะส่งผล ประโยชน์ต่อเนื่องไปถึงเศรษฐกิจรายได้ของคนในท้องถิ่น และเพื่อให้องค์กรปกครองส่วนท้องถิ่น สามารถดำเนินการในการก่อสร้างและบำรุงดูแลรักษาสะพานที่เป็นแนวทางอันเดียวกันตามภารกิจ อำนาจหน้าที่ จึงได้จัดทำมาตรฐานสะพานฉบับนี้ขึ้น โดยกฎหมายได้กำหนดอำนาจหน้าที่ขององค์กร ปกครองส่วน ท้องถิ่น ดังนี้

***พระราชบัญญัติสภาตำบลและองค์การบริหารส่วนตำบล พ.ศ. 2537**

มาตรา 67 ภายใต้บังคับแห่งกฎหมาย องค์การบริหารส่วนตำบล มีหน้าที่ต้องทำในเขต องค์การบริหารส่วนตำบล ดังต่อไปนี้

- (1) จัดให้มีและบำรุงรักษาทางน้ำและทางบก

***พระราชบัญญัติเทศบาล พ.ศ. 2496**

มาตรา 50 ภายใต้บังคับแห่งกฎหมาย เทศบาลตำบล มีหน้าที่ต้องทำในเขตเทศบาล ดังต่อไปนี้

- (2) ให้มีและบำรุงทางบกและทางน้ำ

มาตรา 53 ภายใต้บังคับแห่งกฎหมาย เทศบาลเมืองมีหน้าที่ต้องทำในเขตเทศบาล ดังต่อไปนี้

- (1) กิจการตามที่ระบุไว้ในมาตรา 50

มาตรา 56 ภายใต้บังคับแห่งกฎหมาย เทศบาลนคร มีหน้าที่ต้องทำในเขตเทศบาล ดังต่อไปนี้

- (1) กิจการตามที่ระบุไว้ในมาตรา 53

*** พระราชบัญญัติองค์การบริหารส่วนจังหวัด พ.ศ.2540**

มาตรา 45 องค์การบริหารส่วนจังหวัดมีอำนาจหน้าที่ดำเนินการภายในเขตองค์การบริหารส่วนจังหวัด ดังต่อไปนี้

(8) จัดทำกิจการใดๆ อันเป็นอำนาจหน้าที่ของราชการส่วนท้องถิ่นอื่นที่อยู่ในเขตองค์การบริหารส่วนจังหวัด และกิจการนั้นเป็นการสมควรให้ราชการส่วนท้องถิ่นอื่นรวมกัน ดำเนินการหรือให้องค์การบริหารส่วนจังหวัดจัดทำ ทั้งนี้ตามที่กำหนดในกฎกระทรวง

- กฎกระทรวง (พ.ศ.2541) ออกตามความในพระราชบัญญัติองค์การบริหารส่วนจังหวัด พ.ศ.2540

“ให้กิจการดังต่อไปนี้เป็นกิจการที่ราชการท้องถิ่นอื่นสมควรให้องค์การบริหารส่วนจังหวัดรวมดำเนินการ หรือให้องค์การบริหารส่วนจังหวัดจัดทำ

(6) จัดให้มีและบำรุงรักษาทางบก ซึ่งอย่างน้อยต้องเป็นทางหลวงชนบท ตามกฎหมายว่าด้วยทางหลวง

(7) จัดให้มีและบำรุงรักษาทางน้ำ”

* พระราชบัญญัติกำหนดแผนและขั้นตอนการกระจายอำนาจให้แก่องค์กรปกครองส่วนท้องถิ่น พ.ศ. 2542

มาตรา 16 ให้เทศบาล เมืองพัทยา และองค์การบริหารส่วนตำบล มีอำนาจและหน้าที่ ในการจัดระบบบริการสาธารณะเพื่อประโยชน์ของประชาชนในท้องถิ่นของตนเอง ดังนี้

(2) การจัดให้มีและบำรุงรักษาทางบก ทางน้ำ และทางระบายน้ำ

มาตรา 17 ภายใต้บังคับมาตรา 16 ให้องค์การบริหารส่วนจังหวัดมีอำนาจและหน้าที่ ในการจัดระบบบริการสาธารณะเพื่อประโยชน์ของประชาชนในท้องถิ่นของตนเอง ดังนี้

(16) การสร้างและบำรุงรักษาทางบกและทางน้ำที่เชื่อมต่อระหว่างองค์กร ปกครองส่วนท้องถิ่นอื่น

(24) จัดทำกิจการใดอันเป็นอำนาจและหน้าที่ขององค์กรปกครองส่วนท้องถิ่น อื่นที่อยู่ในเขตและกิจการนั้นเป็นการสมควรให้องค์กรปกครองส่วนท้องถิ่นอื่นรวมกันดำเนินการหรือ ให้องค์การบริหารส่วนจังหวัดจัดทำ ทั้งนี้ ตามที่คณะกรรมการประกาศกำหนด

สำหรับการก่อสร้างและบำรุงรักษาสะพานที่กรมทางหลวงชนบทถ่ายโอนให้แก่องค์กรปกครองส่วนท้องถิ่น ได้แก่

- งานก่อสร้างทางหลวงชนบท สะพานและอื่นๆ ที่อยู่บนสายทาง (ถนนภายในหมู่บ้าน) ถ่ายโอนให้แก่องค์การบริหารส่วนจังหวัด และองค์การบริหารส่วนตำบล

- งานก่อสร้างทางหลวงชนบท สะพานและอื่นๆ ที่อยู่บนสายทาง (ถนนลาดยาง และสะพาน คสล.) ภายใต้โอนให้แก่ เทศบาล เมืองพัทยา องค์การบริหารส่วนจังหวัด และ องค์การบริหารส่วนตำบล
- งานบำรุงรักษาถนน และสะพาน ภายใต้โอนให้แก่ เทศบาล เมืองพัทยา องค์การบริหารส่วนจังหวัด และองค์การบริหารส่วนตำบล
- งานปรับปรุงสะพานไม้นิคมสะพาน คสล. (ความยาวช่วงไม่เกิน 10 เมตร) ความยาวรวมไม่เกิน 50 เมตร ภายใต้โอนให้แก่ เทศบาล เมืองพัทยา องค์การบริหารส่วนจังหวัด และ องค์การบริหาร ส่วนตำบล
- งานก่อสร้างสะพาน ค.ส.ล. ภายใต้โอนให้แก่องค์การบริหารส่วนจังหวัด และองค์การบริหารส่วนตำบล

ดังนั้น เพื่อให้องค์กรปกครองส่วนท้องถิ่นได้ดำเนินการกิจตามอำนาจหน้าที่ได้อย่างมีมาตรฐานขั้นพื้นฐาน และประชาชนมีหลักประกันการได้รับบริการสาธารณะอย่างเท่าเทียมกัน จึงได้ จัดทำ มาตรฐานนี้ขึ้น เพื่อให้องค์กรปกครองส่วนท้องถิ่นนำไปเป็นแนวทางในการดำเนินการให้ เป็นไปในแนวทางเดียวกัน อันนำไปสู่การบริหารจัดการที่มีประสิทธิภาพ

2. ขอบเขตของมาตรฐาน

มาตรฐานนี้กำหนดแนวทางในการออกแบบ ก่อสร้างและบำรุงรักษาสะพานคอนกรีตเสริม เหล็กที่มีความยาวช่วงอยู่ในขอบเขตอำนาจการดำเนินงานตามกฎหมายขององค์การบริหารส่วนจังหวัด เทศบาล และองค์การบริหารส่วนตำบล

3. วัตถุประสงค์

3.1 เพื่อให้องค์กรปกครองส่วนท้องถิ่น ใชเป็นคู่มือและแนวทางในการดำเนินงานด้าน สะพานได้อย่างมีประสิทธิภาพ

3.2 เพื่อให้ผู้บริหารท้องถิ่น ใชเป็นเครื่องมือและแนวทางประกอบการตัดสินใจสำหรับการ ดำเนินงานด้าน สะพาน

3.3 เพื่อให้ประชาชนได้รับบริการสาธารณะจากองค์กรปกครองส่วนท้องถิ่นอย่างมี มาตรฐาน

4. คำนิยาม

สะพาน หรือ (Bridge) หมายถึง สะพานขององค์กรปกครองส่วนท้องถิ่นที่ได้รับการถ่ายโอนจาก กรมทางหลวงชนบทและสะพานที่องค์กรปกครองส่วนท้องถิ่นก่อสร้าง บูรณะ บำรุงรักษา ตามอำนาจหน้าที่ และภารกิจถ่ายโอน เพื่อเชื่อมต่อเส้นทางคมนาคมขนส่งในเขตองค์กรปกครองส่วนท้องถิ่น สะพานคอนกรีตเสริมเหล็กแบบแผ่นพื้น (Slab type bridge) หมายถึง สะพานคอนกรีตเสริม เหล็กที่พื้นสะพานก่อสร้างด้วยวิธีเทคอนกรีตในที่ สะพานคอนกรีตเสริมเหล็กแบบพื้นสำเร็จรูป (Plank type bridge) หมายถึง สะพานที่ก่อสร้าง โดยใช้พื้นสำเร็จและมีการเทคอนกรีตทับหน้า

5. มาตรฐานอ้างอิง และกฎหมายที่เกี่ยวข้อง

กรมทางหลวงชนบท กระทรวงคมนาคม : การบริหารโครงการก่อสร้างทางและสะพาน สำหรับผู้บริหารท้องถิ่น, ไม่ปรากฏปีที่พิมพ์

กรมทางหลวงชนบท กระทรวงคมนาคม : คู่มือมาตรฐานงานทางสำหรับทางหลวงชนบท และทางหลวงท้องถิ่น ด้านการควบคุมงานก่อสร้างทางและสะพาน, 2547

กรมทางหลวงชนบท กระทรวงคมนาคม : คู่มือปฏิบัติงานการก่อสร้างและบำรุงรักษาทาง ไม่ปรากฏปีที่พิมพ์

สภาวิศวกร : เอกสารอบรม “โครงการอบรมเพิ่มพูนความรู้วิศวกรผู้ได้รับใบอนุญาตใหม่ เรื่อง งานควบคุมการก่อสร้างทางและสะพาน” , 25 กุมภาพันธ์ 2549

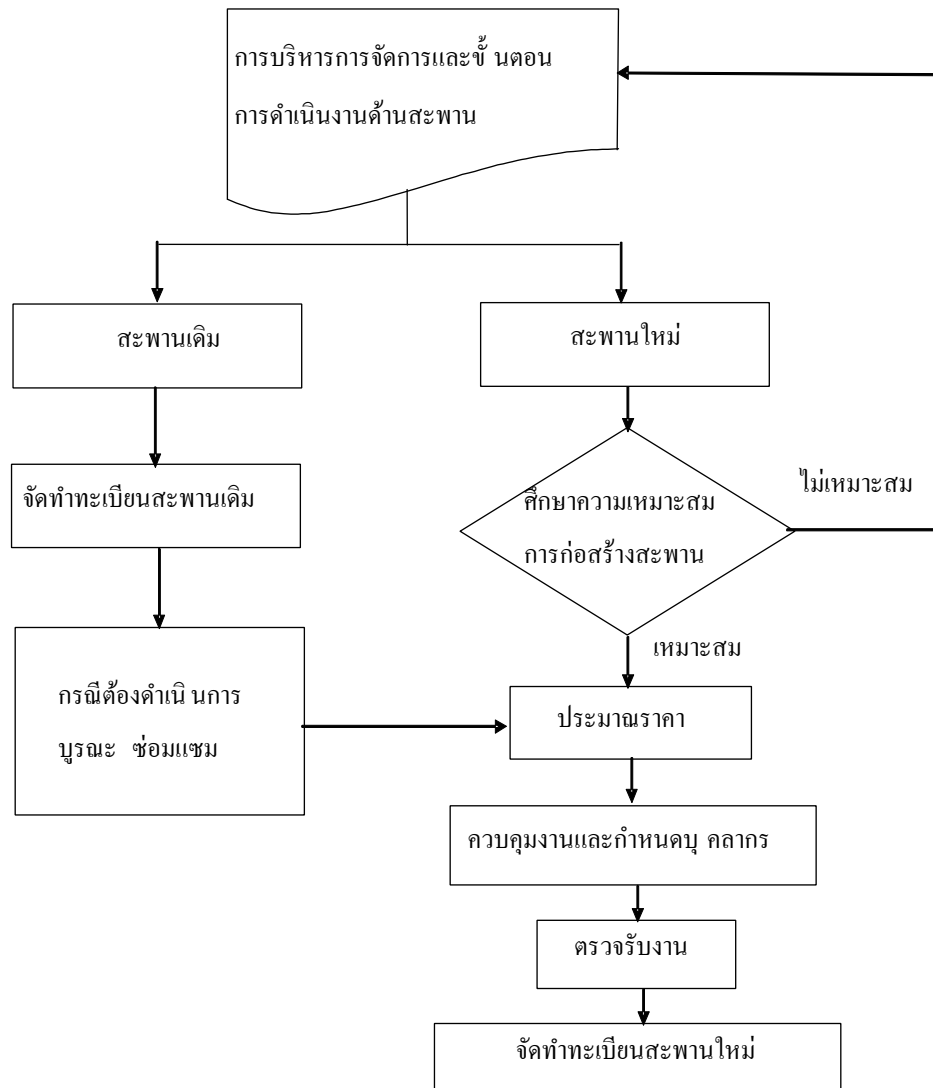
บทที่ 2

การศึกษาความเหมาะสมของโครงการ

1. ฝั่งการบริหารจัดการและขั้นตอนการดำเนินงานด้านสะพาน

งานก่อสร้างสะพานอาจแบ่งออกได้เป็น 2 ลักษณะใหญ่ๆคือ งานก่อสร้างสะพานขึ้นใหม่ และ งานบูรณะสะพานเดิมที่มีอยู่ การก่อสร้างสะพานขึ้นใหม่อาจเป็นส่วนหนึ่งของงานก่อสร้างถนนที่จะดำเนินการก่อสร้าง การก่อสร้างสะพานเพื่อเชื่อมต่อชุมชนทั้งสองด้านที่มีระบบถนนรองรับอยู่แล้ว และ งานก่อสร้างสะพานขึ้นใหม่เพื่อทดแทนสะพานเดิมที่ชำรุด ทรุดโทรม หรือได้รับความเสียหาย ส่วนงาน บูรณะสะพานเดิมที่มีอยู่ได้แก่ การขยายความยาวสะพานเพื่อลดปัญหาการกีดขวางริมตลิ่ง งานขยายความกว้างของสะพานเพื่อรองรับการจราจรที่เพิ่มขึ้น งานยกระดับสะพานให้สูงขึ้น เพื่อให้สัมพันธ์กับงานถนน ที่ก่อสร้างใหม่

ในการก่อสร้างสะพานจำเป็นต้องพิจารณาความเหมาะสมของโครงการก่อสร้าง และ ดำเนินการจัดลำดับความสำคัญของโครงการ เพื่อให้ตอบสนองต่อการใช้งานของชุมชนให้มากที่สุด ทั้งในด้านการสัญจรของประชาชนระหว่างชุมชน การขนส่งสินค้า เป็นต้น ในการดำเนินงาน ก่อสร้างสะพานนั้น มีขั้นตอนในการดำเนินงานดังนี้



2. การคัดเลือกโครงการ

2.1 ตัวชี้วัด และเกณฑ์การคัดเลือกโครงการ

การก่อสร้างสะพานเป็นงานที่ต้องใช้เวลา บุคลากร และงบประมาณเป็นจำนวนมาก ดังนั้นจึงไม่สามารถก่อสร้างสะพานทุกแห่งที่ชุมชนต้องการได้ในเวลาเดียวกัน ดังนั้น ผู้บริหารท้องถิ่น จำเป็นต้องพิจารณาความเหมาะสมของการก่อสร้างสะพาน และมีเกณฑ์ในการจัดลำดับความสำคัญของ โครงการ ทั้งนี้ เพื่อให้เกิดประโยชน์สูงสุดต่อการคมนาคมของชุมชน

ในการศึกษาความเหมาะสมของการก่อสร้างสะพานจะต้องพิจารณาถึงข้อมูลต่างๆ หลายข้อมูลรวมกัน ข้อมูลหลักๆ ที่ต้องพิจารณาได้แก่ ข้อมูลด้านวิศวกรรม ข้อมูลด้านเศรษฐกิจ และ สังคม ข้อมูลด้านสิ่งแวดล้อม และข้อมูลด้านยุทธศาสตร์และการปกครอง ความเหมาะสมของการ ก่อสร้างสะพานจะพิจารณาเฉพาะข้อมูลใดข้อมูลหนึ่งแต่เพียงลำพังไม่ได้ แต่ต้องพิจารณาทุกข้อมูล

ประกอบกันไป โดยคำนึงถึงความสำคัญหรือน้ำหนักของเกณฑ์ที่ได้ตั้งไว้ การตัดสินว่าเกณฑ์ใดมีความสำคัญมากหรือน้อยเพียงใด ควรเป็นหน้าที่ขององค์กรปกครองส่วนท้องถิ่น และภาคประชาชนที่จะ พิจารณาวางแผนร่วมกัน

เกณฑ์การคัดเลือกโครงการ (1) เกณฑ์วิศวกรรม

เกณฑ์วิศวกรรม เป็นข้อมูลทางด้านเทคนิค ที่เกี่ยวข้องกับการก่อสร้าง การเชื่อมต่อ การจราจรกับโครงข่ายที่มีอยู่ ปริมาณการจราจร สภาพทางภูมิศาสตร์และธรณีวิทยา และการจัดหาวัสดุ และแรงงานก่อสร้าง หลักเกณฑ์ในการพิจารณาได้แก่

- การเชื่อมต่อสะพานที่จะก่อสร้างกับโครงข่ายสายทางการจราจรที่มีอยู่เดิม
- ปริมาณการจราจรของชุมชน หรือ ยานพาหนะ ได้แก่ ประเภทและปริมาณของรถทั้งในปัจจุบันและในการคาดการณ์ในอนาคต
- ความมั่นคงแข็งแรงกับตำแหน่งที่ตั้งของสะพาน เช่น ไม่ควรก่อสร้างสะพานบริเวณที่เป็นคุ้งน้ำ เพราะน้ำอาจกัดเซาะคอสะพานให้เกิดความเสียหายได้ แต่ถ้าหากมีความจำเป็นต้องก่อสร้างก็ต้องก่อสร้างโครงสร้างป้องกันคอสะพานด้วย
- สภาพทางธรณีวิทยา และคุณสมบัติกำลังรับน้ำหนักของดินบริเวณที่จะก่อสร้าง
- การสำรวจและจัดทำแผนที่แหล่งวัสดุและแหล่งผลิตที่มีคุณสมบัติเป็นไปตามมาตรฐานวัสดุก่อสร้าง

(2) เกณฑ์เศรษฐกิจและสังคม

เป็นการพิจารณาข้อมูลด้านเศรษฐกิจว่าโครงการดังกล่าวก่อให้เกิดประโยชน์ในทางเศรษฐกิจและสังคมมากน้อยเพียงใด เกณฑ์ทางเศรษฐกิจและสังคมจะต้องพิจารณาควบคู่กันไป บางโครงการกระตุ้นให้เกิดเศรษฐกิจดี ทำให้คุณภาพชีวิตประชาชนดีขึ้น ก็ทำให้เกณฑ์ทางสังคมดีขึ้นตามไปด้วย แต่บางโครงการอาจทำให้เศรษฐกิจดีขึ้นก็จริง แต่ก็อาจก่อให้เกิดปัญหาสังคมตามมาได้

หลักเกณฑ์ในการพิจารณาได้แก่

- จำนวนครัวเรือน หรือ ประชากร ที่ได้ประโยชน์จากสะพาน
- ลักษณะการได้ประโยชน์ เช่น ไขเป็นที่ยืนส่งสินค้าทางการเกษตร สินค้าอุตสาหกรรมในครัวเรือน หรือ การเข้าถึงแหล่งท่องเที่ยว อันทำให้ชุมชนได้รับรายได้เพิ่มขึ้น
- การย่นระยะทางหรือระยะเวลาในการเดินทางติดต่อระหว่างชุมชน
- ความสะดวกในการเข้าถึงการให้บริการจากภาครัฐ เช่น โรงเรียน โรงพยาบาล สถานีนอนมัย สถานีตำรวจ

(3) เกณฑ์สิ่งแวดล้อม

การก่อสร้างสะพานอาจมีผลกระทบต่อสภาพแวดล้อมได้ เช่น อาจก่อให้เกิดการ รบกวนสภาพตามธรรมชาติของลำน้ำ และระบบนิเวศของชุมชนได้ นอกจากนี้ยังอาจก่อให้เกิดการตัดไม้ ทำลายป่าเพื่อให้ได้พื้นที่ก่อสร้าง ในระหว่างก่อสร้างอาจมีมลภาวะต่างๆ เกิดขึ้น การศึกษาผลกระทบ ของสิ่งแวดล้อมจึงเป็นสิ่งจำเป็นที่จะต้องพิจารณา

ในโครงการก่อสร้างสะพานบางโครงการที่อาจมีผลกระทบต่อสิ่งแวดล้อม ตลอดจนความเปราะบางของประชาชน จำเป็นต้องมีการทำรายงานการศึกษาผลกระทบจากสิ่งแวดล้อม (Environmental Impact Assessment หรือ EIA) ซึ่งเป็นไปตามข้อบัญญัติทางกฎหมาย ท้องถิ่นควรจะ ดำเนินการให้ทราบแน่ชัดว่าโครงการที่จะทำนั้นต้องทำรายงานการศึกษาผลกระทบจากสิ่งแวดล้อม หรือไม่ โดยการปรึกษากับสถาบันการศึกษา หรือ หน่วยงานราชการที่เกี่ยวข้อง

(4) เกณฑ์ยุทธศาสตร์การพัฒนาท้องถิ่น

การก่อสร้างสะพานจะต้องคำนึงถึงยุทธศาสตร์การพัฒนาของพื้นที่ เพื่อให้ทราบว่า ท้องถิ่นมีเป้าหมายในการพัฒนาไปสู่ความเจริญก้าวหน้าในทิศทางใด เช่น กรณียุทธศาสตร์ส่งเสริมการ ท่องเที่ยว อาจจะต้องพัฒนาสะพานเพื่อเชื่อมโยงกับถนนเข้าสู่แหล่งท่องเที่ยว หรือ แหล่งผลิตสินค้า หัตถกรรมอุตสาหกรรมพื้นบ้าน ก็จะต้องมีการวางแผนโครงการก่อสร้างทางและสะพาน เพื่อเป็นการ สนับสนุนยุทธศาสตร์ในแต่ละด้าน

(5) เกณฑ์ความมั่นคงและการปกครอง

เป็นเกณฑ์ที่เกี่ยวข้องกับการบริหารการปกครอง ซึ่งเป็นปัจจัยที่มีความสำคัญต่อ ความมั่นคงของประเทศชาติ เช่น การก่อสร้างสะพานเข้าไปในเขตชายแดน จะช่วยให้เจ้าหน้าที่ของรัฐ เข้าไปถึงพื้นที่ได้อย่างทันทางที่

ผลกระทบต่อสภาพแวดล้อมและลำน้ำ

การก่อสร้างสะพานอาจมีผลกระทบต่อสภาพทางธรรมชาติของลำน้ำ และมีผลกระทบต่อระบบ นิเวศของสิ่งมีชีวิตที่อาศัยบริเวณลำน้ำเช่น ปลา พืช และรวมถึงชุมชนด้วย การเปลี่ยนแปลงสภาพ การไหลของน้ำตามธรรมชาติ อาจส่งผลกระทบต่อให้เกิดน้ำท่วม และมีผลกระทบต่อสิ่งแวดล้อม ดังนั้น การก่อสร้างสะพานจะต้องคำนึงถึงปัจจัยทางด้านสิ่งแวดล้อมอย่างน้อย 4 ประการคือ

- (1) จะต้องไม่ทำให้เกิดการกัดเซาะของตลิ่ง และการตกตะกอนลงไปในกระแสน้ำ
- (2) จะต้องรักษาระบบนิเวศ ที่อยู่อาศัยของสัตว์น้ำตามธรรมชาติ
- (3) จะต้องรักษาคุณภาพของน้ำ และคุณลักษณะทางกายภาพไว้ดังเดิม
- (4) จะต้องป้องกันไม่ให้เกิดน้ำท่วม หรือ การเปลี่ยนแปลงทิศทางการไหลของลำ น้ำ

ในกรณีที่ก่อสร้างสะพานอยู่ในแนวชุมชน หรือ อยู่ห่างจากที่ชุมชนไม่เกิน 100 เมตร จะต้องดำเนินการป้องกันผลกระทบด้านสิ่งแวดล้อม ฝุ่นละออง มลภาวะน้ำ อากาศ และเสียงดังนี้ **กอนดำเนินการก่อสร้าง**

- (1) การประสานงานหน่วยงานที่เกี่ยวข้อง

- (2) บริเวณโดยรอบที่ทำการก่อสร้าง ซึ่งรวมถึงตำแหน่งที่ทำการก่อสร้าง และพื้นที่สำหรับการกองวัสดุ และอุปกรณ์ ต้องทำรั้วที่มีความสูงไม่น้อยกว่า 1 เมตร โดยรอบ
- (3) ภายในรั้วทึบนี้ ต้องจัดให้มีขนาดเล็กเพื่อรองรับน้ำที่เกิดจากการชำระล้างเศษสิ่งของต่างๆ เช่น การชำระล้างล้อรถขนส่งวัสดุการทำความสะอาดอุปกรณ์ต่างๆ และเมื่อปริมาณน้ำในบ่อมีมากพอจะต้องดูตักไปกำจัดที่อื่นต่อไป
- (4) พื้นที่สำหรับการผสมคอนกรีตจะต้องอยู่ห่างจากชุมชนมากกว่า 100 เมตร ขึ้นไป การผสมคอนกรีตจะต้องเป็นระบบปิดทั้งหมด ไม่ปล่อยให้มีสิ่งตกค้างกับสิ่งแวดล้อม
- (5) ควรกำหนดให้มีบริเวณสำหรับล้างรถยนต์ขนส่งวัสดุภายในรั้วทึบ ก่อนบรรทุกวัสดุออกนอกพื้นที่ก่อสร้าง
- (6) ตรวจสอบสภาพรถยนต์ และเครื่องจักรอุปกรณ์สำหรับการก่อสร้างต่างๆ ไม่ให้เกิดเสียงดัง หรือ ปล่อยควันดำเกินมาตรฐานของกรมการขนส่งทางบก
- (7) ควรกำหนดมาตรการลดความดังของเสียงและการสั่นสะเทือนที่เกิดจากการตอกเข็ม
- (8) ติดตั้งป้ายระบุชื่อโครงการ ผู้เกี่ยวข้อง หน่วยงานที่รับผิดชอบ
- (9) จัดให้มีแผนงานด้านการจัดการจราจรระหว่างก่อสร้าง

ระหว่างก่อสร้าง

- (1) การก่อสร้างต่างๆ การกองวัสดุ อุปกรณ์ จะต้องกระทำภายในรั้วทึบที่สูงอย่างน้อย 1 เมตร
- (2) ทำการฉีดน้ำอย่างน้อยวันละ 3 ครั้ง ภายในรั้วทึบ รวมทั้งฉีดน้ำที่กองวัสดุที่เป็นหิน หินทราย เพื่อป้องกันฝุ่นละออง หรือ จัดให้มีสิ่งปกคลุมกองวัสดุที่ก่อให้เกิดฝุ่นละออง
- (3) จะต้องกำจัดดิน หิน ทราย โคลนที่ตกลงมาอยู่รอบนอกบริเวณโดยรอบรั้วพื้นที่ก่อสร้างเป็นประจำ การกวาดทำลายควรใช้กวาดแบบเปียกเพื่อป้องกันการฟุ้งกระจายของฝุ่นละออง
- (4) ทำการล้างรถยนต์ขนส่งวัสดุหรือรถยนต์อื่นๆ ภายในรั้วทึบ ก่อนออกนอกพื้นที่ก่อสร้าง
- (5) ต้องจัดให้น้ำไหลลงสู่ร่อง และบ่อที่ใดทำขึ้นภายในรั้วทึบ เมื่อมีปริมาณน้ำมากพอให้สูบไปกำจัด
- (6) ต้องจัดให้มีไฟฟ้าส่องแสงสว่าง และการจัดการจราจรระหว่างก่อสร้าง
- (7) การเจาะ การตอกเสาเข็ม การขุดผิวดิน การใช้เครื่องจักรต่างๆ ภายในรั้วพื้นที่ก่อสร้างที่เกิดการรบกวนต่อประชาชนในละแวกใกล้เคียงในช่วงเวลากลางวันเท่านั้น ห้ามทำเวลากลางคืน หาก มีความจำเป็นต้องมีการขออนุญาต

- (8) การเปิดผิวถนนนอกรั้วโครงการ เมื่อจบโครงการแล้วจะต้องปิดด้วยวัสดุคอนกรีต หรือ ยางมะตอย ไม่ควรใช้แผ่นเหล็กปิดไว้ และจะต้องทำให้เรียบรอยกอนห่านาฬิกา เพื่อป้องกันการฟุ้งกระจายของฝุ่นละอองเนื่องจากการสัญจรของยวดยาน
- (9) จัดอุปกรณ์ป้องกันฝุ่น และอุปกรณ์ป้องกันอันตราย ให้แก่คนงาน
- (10) รถบรรทุกที่ขนอุปกรณ์ก่อสร้าง ดิน หินทราย จะต้องมียางคลุมปกปิดอย่างดีเพื่อป้องกันฝุ่นละอองฟุ้งกระจาย และป้องกันเศษวัสดุร่วงหล่นลงถนน
- (11) เมื่อมีผู้ร้องเรียนเกี่ยวกับผลกระทบของการก่อสร้างจะต้องดำเนินการแก้ไขโดยเร็ว

2.2 การจัดลำดับความสำคัญของโครงการ

เมื่อได้ข้อมูลต่างๆ ที่ต้องการตามเกณฑ์ที่ได้ให้ไว้ในหัวข้อที่ผ่านมา ก็จะเป็นการพิจารณา ให้คะแนนน้ำหนักหรือความสำคัญของแต่ละโครงการ ซึ่งค่าน้ำหนักของแต่ละเกณฑ์อาจจะแตกต่างกันออกไปตามพื้นที่และตามความเหมาะสม เช่น ในพื้นที่ที่มีประชากรน้อย แต่ การคมนาคมลำบากมาก ก็อาจจะต้องพิจารณาว่ามีความสำคัญในการก่อสร้างมาก เพราะเป็นการยกระดับคุณภาพชีวิตประชาชน แม้ว่าการก่อสร้างอาจไม่คุ้มค่าทางเศรษฐกิจ หรือ ในบางพื้นที่ที่การก่อสร้างสะพานจะทำให้มีคุณค่าทาง เศรษฐกิจมาก แต่ อาจทำให้ระบบนิเวศของชุมชนสูญเสียไป ก็ทำให้ความสำคัญของโครงการลดลงไป ตัวอย่างข้างล่างนี้เป็นตัวอย่างการให้ คะแนนน้ำหนักในแต่ละเกณฑ์

กรณีศึกษาที่ 1: หมู่บ้านที่มียุทธศาสตร์การพัฒนาพื้นที่เป็นชุมชนผลิตสินค้า 1 ตำบล 1 ผลิตภัณฑ์ การคัดเลือกโครงการก่อสร้างสะพานก็ควรจะให้ค่าน้ำหนักกับเกณฑ์ทางเศรษฐกิจในสัดส่วนที่มากดังนี้

เกณฑ์ทางด้านวิศวกรรม	15%
เกณฑ์เศรษฐกิจ	30%
เกณฑ์สังคม	15%
เกณฑ์สิ่งแวดล้อม	10%
เกณฑ์ทางด้านยุทธศาสตร์	20%
เกณฑ์การปกครอง	10%

กรณีศึกษาที่ 2: หมู่บ้านที่มีประชาชนอาศัยเป็นจำนวนมาก แต่ ไม่มีโรงพยาบาล และโรงเรียน ในท้องถิ่นของตน ต้องอาศัยโรงเรียนและโรงพยาบาลจากหมู่บ้านข้างเคียงซึ่งต้องข้ามลำน้ำในตัวอย่างนี้ ควรจะให้ค่าน้ำหนักแก่เกณฑ์ทางสังคมในสัดส่วนที่มากดังนี้

เกณฑ์ทางด้านวิศวกรรม	20%
เกณฑ์เศรษฐกิจ	15%
เกณฑ์สังคม	35%

เกณฑ์สิ่งแวดล้อม	10%
เกณฑ์ทางดานยุทธศาสตร์	10%
เกณฑ์การปกครอง	10%

(ตัวเลขร้อยละที่แสดงไวข้างต้นเป็นเพียงตัวอย่างการดำเนินงานเท่านั้น แต่ละทองที่อาจจะให้ค่าร้อยละ ของแต่ละโครงการตามความเหมาะสมและจำเป็นของพื้นที่นั้น)

ในแต่ละเกณฑ์อาจมีเกณฑ์ย่อยลงไปอีก ซึ่งอาจมีค่าน้ำหนักไม่เท่ากัน เช่น เกณฑ์ทาง วิศวกรรม การคิดค่าน้ำหนักของเกณฑ์ย่อยลงไปนั้น จะทำให้ทราบความสำคัญของเกณฑ์ย่อยเหล่านั้น ซึ่งจะเป็ผลดีต่อการพิจารณาความเหมาะสมของโครงการ ตัวอย่างเกณฑ์วิศวกรรมในกรณีศึกษาที่ 2 ซึ่ง เท่ากับ 20 % มีที่มาจาก

ปริมาณการจราจรและการเชื่อมต่อโครงข่ายทาง	7%
สภาพทางธรณีวิทยา และคุณสมบัติทางปฐพีของดิน ณ ตำแหน่งที่ตั้ง	5%
สภาพท่อน้ำ และการไหลของน้ำ	4%
การจัดหาแรงงาน อุปกรณ์ และวัสดุก่อสร้าง	4%
รวม	20%

เมื่อรวมคะแนนจากทุกเกณฑ์แล้ว ให้จัดลำดับความสำคัญของโครงการโดยดูว่าโครงการใดมีคะแนนสูงก็ถือว่ามีความสำคัญมาก ควรจะได้รับการพิจารณาให้ก่อสร้าง

3. การศึกษาความเหมาะสมของโครงการทางเศรษฐศาสตร์

การก่อสร้างสะพานจะต้องใช้เงินลงทุนในการก่อสร้าง รวมทั้ง ค่าใช้จ่ายในการบำรุงรักษา จำนวนมาก เงินเหล่านี้มาจากงบประมาณของแผ่นดิน ซึ่งมีอยู่อย่างจำกัด เมื่อเทียบกับโครงการก่อสร้าง ต่างๆ ที่มีอยู่ทั่วประเทศ ดังนั้นโครงการก่อสร้างที่ได้รับการอนุมัติก่อสร้างจึงจะต้องเป็นโครงการที่มี ความคุ้มค่าต่อการลงทุน โครงการด้านวิศวกรรมทุกโครงการนั้นจะต้องมีการศึกษาความเหมาะสมทาง เศรษฐศาสตร์ซึ่งนับเป็นเกณฑ์ที่สำคัญเกณฑ์หนึ่งในการพิจารณาคัดเลือกโครงการ อย่างไรก็ตามการ ดำเนินงานโครงการต่างๆ ของรัฐบาลเป็นกิจการสาธารณูปโภค การดำเนินงานจึงมิได้มุ่งหวังกำไรเป็น หลัก แต่จุดหมายของโครงการ เพื่อเป็นการพัฒนาประเทศและการบริการแก่ประชาชน ความเหมาะสม ของโครงการจึงต้องพิจารณาผลประโยชน์ที่ประเทศชาติ และประชาชนจะได้รับเป็นหลัก ส่วนกำไรนั้น เป็นเรื่องรองลงไป

ในการศึกษาความเหมาะสมของโครงการก่อสร้างสะพานในแง่ความคุ้มค่าต่อการลงทุนทาง เศรษฐกิจ สามารถนำเอาหลักการทางเศรษฐศาสตร์มาประยุกต์ใช้ได้ การศึกษาความเหมาะสมของ โครงการทางเศรษฐศาสตร์ เพื่อนำไปสู่การคัดเลือกและการจัดลำดับความสำคัญของโครงการ สามารถกระทำได้หลายวิธีดังนี้

1. วิธีจำนวนเงินเฉลี่ยเท่ากันรายปี
2. วิธีมูลค่าปัจจุบันของผลตอบแทนสุทธิ
3. วิธีเงินลงทุนโครงการ
4. วิธีอัตราผลตอบแทนภายใน
5. วิธีจุดคุ้มทุน
6. วิธีอัตราส่วนผลประโยชน์ต่อเงินลงทุน ในที่นี้จะอธิบาย วิธีอัตราส่วนผลประโยชน์ต่อเงินลงทุน และวิธีอัตราผลตอบแทนภายใน พอเป็นสังเขป

3.1 อัตราส่วนผลประโยชน์ต่อเงินลงทุน (Benefit Cost Ratio, B/C)

อัตราส่วนผลประโยชน์ต่อการลงทุนหมายถึงอัตราส่วนระหว่างมูลค่าปัจจุบันของ ผลประโยชน์ต่อมูลค่าปัจจุบันของต้นทุน ผลประโยชน์ในที่นี้หมายถึงผลประโยชน์ที่ได้รับตอบแทน จากโครงการทั้งทางตรงที่วัดในรูปของตัวเงินได้อย่างชัดเจน และทางอ้อมที่ไม่อาจวัดในรูปของตัวเงิน ได้อย่างชัดเจน เช่น ในกรณีโครงการก่อสร้างสะพาน ผลประโยชน์ทางตรงอาจวัดจากการเพิ่มขึ้นของ การค้าขายระหว่างชุมชน ส่วนผลประโยชน์ทางอ้อมได้แก่การเข้าถึงบริการของรัฐสะดวกขึ้น เป็นต้น

ส่วนเงินลงทุนในที่นี้รวมถึงต้นทุนที่ใช้ในการก่อสร้าง และค่าใช้จ่ายในการดำเนินงาน และการบำรุงรักษา ตลอดจนค่าใช้จ่ายสำหรับการดำเนินงานอันเนื่องมาจากผลกระทบต่อสิ่งแวดล้อม ของโครงการเช่น ค่าชดเชยการย้ายถิ่นฐาน ค่าใช้จ่ายเพื่อแก้ปัญหาหมอกภาวะ การคำนวณอัตราส่วน ผลประโยชน์ต่อเงินลงทุนทำได้โดยเปลี่ยนผลประโยชน์ และเงินลงทุนทั้งหมด ให้เป็นค่าเงินปัจจุบัน ตามสูตร

$$\text{B/C ratio} = \frac{\text{มูลค่าปัจจุบันของผลประโยชน์}}{\text{มูลค่าปัจจุบันของต้นทุน}}$$

หลักเกณฑ์ที่ใช้ในการพิจารณาเลือกโครงการใหญ่จากค่า B/C หากมีค่ามากกว่า 1 แสดงว่า เบนโครงการที่มีผลตอบแทนมากกว่าการลงทุน เป็นโครงการที่มีความเป็นไปได้ในเชิงเศรษฐกิจ โดย โครงการที่มีค่า B/C มากแสดงว่ามีผลตอบแทนทางเศรษฐกิจมาก ในกรณีที่มีหลายโครงการ และมี งบประมาณจำกัด ควรเลือกโครงการที่มีค่า B/C สูงกว่าดำเนินการก่อน แต่หากค่า B/C น้อยกว่า 1 เป็น โครงการที่มีผลตอบแทนน้อยกว่าการลงทุน ไม่คุ้มทุนในเชิงเศรษฐกิจ แต่อาจดำเนินการได้หากมี ความจำเป็นในด้าน

อื่นๆ ดังที่ได้อธิบายไว้ในเรื่องตัวชี้วัดและเกณฑ์การคัดเลือกโครงการ

ตัวอย่างการคำนวณค่าอัตราส่วน B/C

ในโครงการก่อสร้างสะพานหนึ่งข้ามลำน้ำหนึ่งซึ่งกำหนดให้มีอายุการใช้งาน 30 ปี มีเงินลงทุน และผลประโยชน์ที่แปลงกลับมาเป็นมูลค่าปัจจุบันแล้วดังนี้

ค่าปัจจุบันของเงินลงทุน

1. ค่าก่อสร้างสะพาน	6,500,000 บาท
2. ค่าบำรุงรักษาปีละ 50,000 บาท	1,500,000 บาท
3. ค่าใช้จ่ายเพื่อแก้ปัญหาหนาสถาปัตยกรรมระหว่างก่อสร้าง	600,000 บาท
รวม	8,600,000 บาท

ค่าปัจจุบันผลประโยชน์

1. ปริมาณการขายสินค้าที่เพิ่มขึ้น (ปีละ 250,000)	7,500,000 บาท
2. การประหยัดค่าใช้จ่ายในการเดินทาง (ปีละ 120,000)	3,600,000 บาท
รวม	11,100,000 บาท

อัตราส่วน B/C คำนวณได้เท่ากับ $11,100,000 / 8,600,000 = 1.29 > 1.0$ เป็นโครงการที่ทำแล้วมีความคุ้มค่าในเชิงเศรษฐกิจ

อนึ่ง ในทางเศรษฐศาสตร์ จำนวนเงินเดียวกันในปัจจุบันและในอนาคตถือว่ามีมูลค่าไม่เท่ากัน ขึ้นกับอัตราดอกเบี้ย และเงินเฟ้อ เพื่อให้การคำนวณอัตราส่วนผลประโยชน์ต่อเงินลงทุนสามารถทำการเปรียบเทียบเงินลงทุน กับ ผลประโยชน์ได้ จึงต้องพิจารณามูลค่าปัจจุบันของเงินลงทุน และผลประโยชน์ โดยการแปลงเงินลงทุนหรือ ผลประโยชน์ในอนาคตกลับมาเป็นค่าเงินเทียบเท่าในปัจจุบัน ซึ่งมีสูตรการ คำนวณที่ขึ้นอยู่กับอัตราดอกเบี้ย รายละเอียดการคำนวณสามารถศึกษาเพิ่มเติมได้จากตำราทางด้าน เศรษฐศาสตร์วิศวกรรม

3.2 อัตราผลตอบแทน (Rate of Return)

อัตราผลตอบแทนหมายถึงผลที่ได้จากการลงทุนเป็นอัตราร้อยละเมื่อเทียบต่อเวลาหนึ่งปี ที่ลงทุนไป ซึ่งก็คืออัตราดอกเบี้ยนั่นเอง การใช้อัตราผลตอบแทนสามารถใช้เปรียบเทียบโครงการต่างๆ ได้ การคำนวณอัตราผลตอบแทนของโครงการนั้น กระทำได้โดยการคำนวณหาอัตราดอกเบี้ย RR ที่ทำให้มูลค่าปัจจุบันของผลประโยชน์สุทธิเท่ากับมูลค่าการลงทุนปัจจุบัน โครงการที่มีอัตราผลตอบแทน สูงเป็นโครงการที่มีความคุ้มค่าในเชิงเศรษฐศาสตร์มากกว่าโครงการที่มีอัตราผลตอบแทนต่ำกว่า อย่างไรก็ตาม ความสำคัญของโครงการก่อสร้างสะพานจะพิจารณาเฉพาะความคุ้มค่าในเชิงเศรษฐกิจแต่เพียงอย่างเดียวไม่ได้ สะพานเป็นโครงสร้างพื้นฐานที่รัฐ และองค์กรปกครองส่วนท้องถิ่น จะต้องดำเนินการก่อสร้างเพื่อให้ประชาชนได้ใช้ประโยชน์ จึงถือเป็นงานบริการที่ไม่คิดในรูปของกำไร ผลประโยชน์ของโครงการอาจไม่สามารถวัดออกมาในรูปของตัวเงิน

ได้ เช่น ประชาชนมีคุณภาพชีวิต ที่ดีขึ้น การเดินทางสะดวกรวดเร็วขึ้น การเข้าถึงการบริการของภาครัฐ สะดวกขึ้น หรือการเข้าถึง ประชาชนโดยภาครัฐสะดวกขึ้น ผลประโยชน์เหล่านี้มีส่วนสำคัญต่อการพิจารณา ความสำคัญของ โครงการ และจะต้องพิจารณาให้รอบคอบอย่างเหมาะสมนอกเหนือจากการคุ้มทุนเชิง เศรษฐกิจ

4. การดำเนินการของงบประมาณ

เมื่อได้พิจารณาคัดเลือกโครงการและจัดลำดับความสำคัญแล้ว ก็จะเสนอแผนของงบประมาณ สนับสนุน เพื่อ ให้การดำเนินงานเกิดขึ้นได้ การทำแผนของงบประมานนั้นหากเป็นการก่อสร้างภายใน พื้นที่เขตการปกครอง ส่วนท้องถิ่นก็ให้ดำเนินการขอจัดตั้งงบประมาณจากองค์กรปกครองส่วนท้องถิ่น นั้น หากเป็นการก่อสร้าง เชื่อมระหว่างสองพื้นที่การปกครองส่วนท้องถิ่น ก็ให้ดำเนินการของงบประมาณ จากองค์การบริหารส่วน จังหวัด หรือองค์กรปกครองส่วนท้องถิ่นของพื้นที่ที่เกี่ยวข้องมีส่วนร่วมกัน ในการจัดสรรงบประมาณ

5. การมีส่วนร่วมของภาคประชาชน

การก่อสร้างจะสำเร็จลุล่วงไปได้ด้วยดีนั้น จะต้องจัดให้มีการรับฟังความคิดเห็นของ ประชาชนในชุมชน โดยให้ประชาชนมีส่วนร่วมในการแสดงความคิดเห็น ทั้งก่อนการสร้างสะพาน ระหว่างก่อสร้างสะพาน และ หลังการก่อสร้างสะพาน ซึ่งการมีส่วนร่วมดังกล่าวของประชาชนจะไม่ เพียงแต่ทำให้การก่อสร้างสะพานลุล่วง ไปได้ด้วยดีเท่านั้น แต่ยังทำให้การใช้งานสะพานและการ บำรุงรักษาสะพานดำเนินไปได้ตลอดอายุการใช้งาน ของสะพาน ดังนั้นการก่อสร้างสะพานจึงควรผ่าน กระบวนการมีส่วนร่วมของประชาชน อันเป็นการจัด ประชุมรวมกัน โดยการจัดให้มีการรับฟังความ คิดเห็นจากทั้งภาครัฐ ท้องถิ่น ชุมชน NGO และผู้เกี่ยวข้องต ่างๆ วัตถุประสงค์ของการจัดให้มีการรับฟัง ความคิดเห็นของประชาชนเพื่อเป็นการชี้แจงทำความเข้าใจและ รับฟังความคิดเห็นของประชาชน เพื่อ นำความคิดเห็นของประชาชนนั้นมาปรับปรุงการดำเนินงานต่อไป ข อดีของการให้ประชาชนมีส่วนร่วมในการแสดงความคิดเห็น มีดังนี้

- (1) เสริมสร้างความไว้วางใจกันระหว่างชุมชนและภาครัฐ
 - (2) เป็นเวทีให้ประชาชนได้แสดงความคิดเห็น ซึ่งอาจเป็นข้อมูลที่ดีต่อการดำเนินงานของ ภาครัฐ
 - (3) การมีส่วนร่วมของประชาชนทำให้เกิดความโปร่งใสในการดำเนินงานของรัฐและท้องถิ่น
- หลักการสำคัญของการให้ประชาชนมีส่วนร่วมในการแสดงความคิดเห็น

- (1) ประชาชนทุกคนมีสิทธิในการแสดงความคิดเห็น

(2) ก่อนการจัดให้ประชาชนได้มีส่วนร่วมแสดงความคิดเห็น ควรมีการประชาสัมพันธ์ให้ประชาชนทราบอย่างพอเพียงและทั่วถึง การประชาสัมพันธ์อาจใช้สื่อต่างๆ เช่น สื่อสิ่งพิมพ์ ผู้นำชุมชน กระจายข่าว หรือวิทยุกระจายเสียงประจำชุมชน หรือช่องทางอื่นๆ ที่เหมาะสม

(3) สถานที่ และเวลาที่จัดให้มีการรับฟังความคิดเห็นของประชาชน ควรเป็นสถานที่ และ เวลาที่ประชาชนสะดวกต่อการเข้าร่วม และควรใช้เวลา นอกเหนือเวลางานตามปกติของชุมชน เช่น วันหยุด เป็นต้น

(4) การจัดให้ประชาชนได้มีส่วนร่วมในการแสดงความคิดเห็น เป็นการชี้แจงจากภาครัฐ และเป็น การรับฟังความคิดเห็นจากภาคประชาชน ต้องมีองค์ประกอบทั้งสองส่วน ภาครัฐต้องไม่ใช้เวที เพื่อชี้แจงอย่าง เดี่ยว แต่ต้องรับฟังความคิดเห็นและข้อเสนอแนะจากภาคประชาชนด้วย

(5) การนำเสนอชี้แจงของภาครัฐควรกระทำในรูปแบบที่เข้าใจได้ง่าย อาจมีแผนภูมิ รูปภาพ รูปถ่ายประกอบการนำเสนอ

(6) การดำเนินกิจกรรมรับฟังความคิดเห็น ควรให้ประชาชนมีส่วนร่วม โดยเปิดโอกาสให้ ผู้เข้าร่วมได้อภิปรายและแสดงความคิดเห็นอย่างทั่วถึง และควบคุมการอภิปรายให้อยู่ในหัวข้อที่กำหนด

(7) หลังจากจบกิจกรรมการให้ประชาชนมีส่วนร่วมแล้ว ควรมีการสรุปขอคิดเห็น และสิ่งที่ ได้จากการอภิปราย และควรจัดทำรายงานผลสรุปการอภิปรายของที่ประชุมเผยแพร่ให้สาธารณะทราบ ต่อไป

แผนกิจกรรมการจัดให้มีการรับฟังความคิดเห็นของประชาชน

ระยะเวลา	กิจกรรม
3-4 สัปดาห์ก่อนการจัดกิจกรรม	1. กำหนดวัตถุประสงค์ วัน เวลา และสถานที่ที่จะจัดรับฟังความคิดเห็น
2 สัปดาห์ก่อนการจัดกิจกรรม	1. อภิปรายกับบุคลากรของชุมชนในประเด็นหัวข้อที่จะจัดให้มีการเสนอความเห็น และให้คำอธิบายเกี่ยวกับ วัตถุประสงค์ของการรับฟัง ข้อคิดเห็น 2. เตรียมเอกสารต่างๆที่จะใช้ในการจัดกิจกรรม
1-2 สัปดาห์ก่อนการจัดกิจกรรม	1. แจกจ่ายสำเนาเอกสารที่เกี่ยวข้องไปยังประชาชน และผู้ที่เกี่ยวข้องเพื่อเชิญมาร่วมในการรับฟังความคิดเห็น 2. แจกแผนกิจกรรมให้สื่อต่างๆในชุมชนรับทราบ เพื่อช่วยประชาสัมพันธ์ 3. ดำเนินการติดต่อเพื่อการเตรียมการสถานที่และอุปกรณ์ที่จำเป็น เช่น เวที โต๊ะ ไมโครโฟน ที่นั่ง
1 สัปดาห์ก่อนการจัดกิจกรรม	1. เตรียมเอกสารประกอบการจัดงานให้อยู่ในรูปแบบพร้อมนำเสนอ 2. เตรียมวาระการดำเนินงาน 3. ยืนยันการนัดหมายกับผู้ที่เกี่ยวข้อง 4. จัดเตรียมสำเนาเอกสารที่จะแจกจ่ายในวันงาน
1 วันก่อนการจัดกิจกรรม	1. ตรวจสอบความพร้อมของทุกฝ่ายที่เกี่ยวข้องในการจัดกิจกรรม

ด้วยเหตุนี้ รัฐหรือท้องถิ่นควรจะประชาสัมพันธ์ให้ประชาชนเห็นถึงความสำคัญของการ จัดกิจกรรม การมีส่วนร่วมของภาคประชาชน และควรมีหน่วยงานต่างๆที่เกี่ยวข้อง มารวมเพื่อชี้แจง แนวทางการแก้ไขปัญหาต่างๆ ที่อาจเกิดขึ้นระหว่างก่อสร้าง เช่น กรรมสิทธิ์ที่ดิน การจัดระบบ สาธารณูปโภค ไฟฟ้าและแสงสว่าง เป็นต้น

บทที่ 3 การสำรวจและออกแบบ

1. ขั้นตอนการดำเนินงานสำรวจและออกแบบ

การดำเนินงานสำรวจและออกแบบสะพานมีขั้นตอนดังต่อไปนี้

- 1.1 เลือกตำแหน่งที่จะก่อสร้าง
- 1.2 การสำรวจพื้นที่เพื่อเก็บรวบรวมข้อมูล
- 1.3 ออกแบบทางเรขาคณิต และจัดสัดส่วนสะพาน
- 1.4 ออกแบบโครงสร้างสวนบน
- 1.5 ออกแบบโครงสร้างสวนล่าง เชิงลาดคอสสะพาน และองค์ประกอบอื่นๆของสะพาน

2. การเลือกตำแหน่งที่จะก่อสร้าง

หลักทั่วไปของการสำรวจพื้นที่เพื่อเลือกทำเลที่ตั้งโครงการใดแก

- 2.1 พื้นที่ทำเลที่ตั้ง จะต้องได้รับคำยินยอมจากผู้มีอำนาจ หรือ ผู้มีกรรมสิทธิ์ในที่ดิน และ ไม่มีปัญหาในการก่อสร้าง
- 2.2 เป็นพื้นที่สาธารณะ หรือ พื้นที่ที่ได้มาเพื่อวัตถุประสงค์ในการก่อสร้างและขยาย เขตทาง และเป็นพื้นที่ที่เป็นประโยชน์ต่อชุมชนและคนสวนใหญ่ และไม่เป็นการเอื้อประโยชน์ เฉพาะแก่บุคคล หรือ คณะบุคคลใด
- 2.3 การก่อสร้างในพื้นที่จะต้องไม่เป็นการรบกวนหรือกระทบต่อสิ่งก่อสร้างสาธารณะ ที่มีอยู่ เช่น วัด โบราณสถาน สถานที่สำคัญทางศิลปวัฒนธรรม เช่น การตอกเข็ม หรือ การ สั่นสะเทือนเนื่องจาก รถชนวัสดุ อาจทำให้อาคารที่เป็นโบราณสถาน หรือ วัดเกิดความเสียหายได้
- 2.4 ที่ตั้งโครงการจะต้องไม่ทำให้เกิดมลพิษทางเสียง ทางอากาศ หรือ ทางน้ำ หรือ ความเสียหายต่อทัศนียภาพ หรือ มีผลกระทบตอระบบนิเวศของชุมชน
- 2.5 ตำแหน่งสะพานควรอยู่ที่บริเวณลำน้ำแคบที่สุด ตรงที่สุด และควรตั้งฉากกับแนว ลำน้ำ มากที่สุด ควรหลีกเลี่ยงแนวสะพานเฉียง (skew) เพื่อให้ได้ความยาวสะพานสั้นที่สุดโดยไม่ ขัดต่อหลัก วิศวกรรม

การสำรวจเพื่อการออกแบบก่อสร้าง มีวัตถุประสงค์ที่จะให้ได้ข้อมูลที่จำเป็นต่อการออกแบบ ก่อสร้าง ได้แก่ ความยาวสะพานทั้งหมด ความยาวช่วงสะพาน ระดับหลังสะพาน ชนิดของโครงสร้าง สะพานสวนบน และโครงสร้างสะพานสวนล่าง เป็นต้น

3. การสำรวจพื้นที่

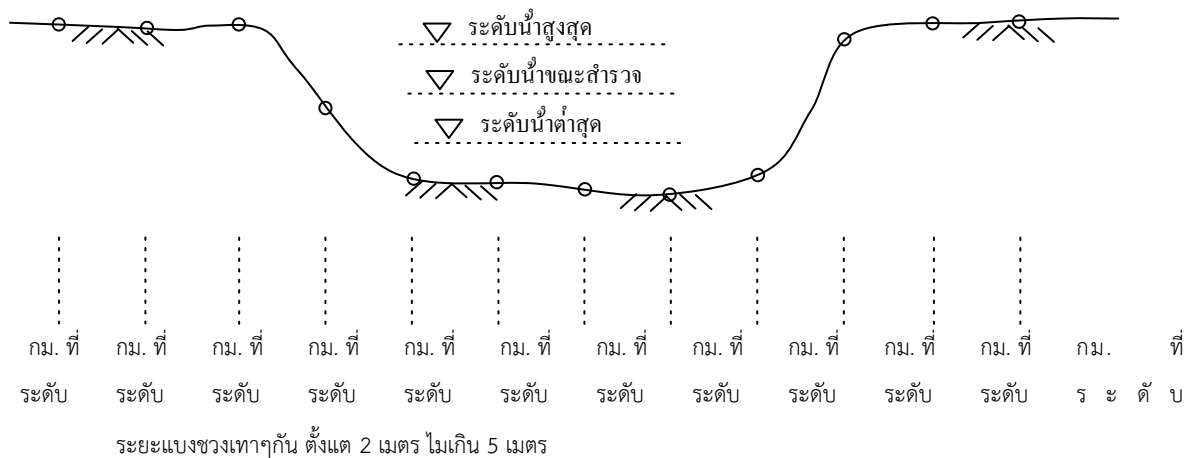
ข้อมูลที่จะต้องสำรวจได้แก่

3.1 ลักษณะลำน้ำ ไตแก

ก. รูปตัดลำน้ำ การสำรวจรูปตัดลำน้ำทำได้โดยการหากระดับของท้องน้ำ โดยทำการเก็บ
การระดับทุกๆระยะประมาณ 2 เมตร ไม่ควรเกิน 5 เมตร ดังแสดงในรูป 3-1 ข้อมูลรูปตัดลำน้ำจะใช้เพื่อ

- กำหนดความยาวสะพาน สะพานจะต้องมีความยาวเพียงพอที่จะครอบคลุมลำน้ำได้ทั้งหมด แต่ต้องไม่เกินความยาวมากที่สุดที่อยู่ในขอบเขตอำนาจการดำเนินงานของท้องถิ่น โดยไม่ให้เกิด การ
รบกวน หรือ เปลี่ยนแปลงสภาพการไหลของน้ำ และเพื่อให้สะพานมีความปลอดภัยจากการกัดเซาะของ
กระแสน้ำ

- กำหนดตำแหน่งตอมอสะพาน ตำแหน่งตอมอจะอยู่ครอบคลุมร่องน้ำที่ลึกที่สุด ไม่
นิยมวางตำแหน่งตอมอที่จุดน้ำลึกที่สุด เนื่องจากจะเป็นการกีดขวางการไหลของน้ำ การสัญจรทางน้ำ และ
สิ่งลอยน้ำอื่นๆ ซึ่งอาจเป็นอันตรายต่อผู้สัญจรทางน้ำ หรือ อาจทำให้โครงสร้างสะพานเกิดความเสียหาย



รูป 3-1 รูปตัดลำน้ำ

ข. ผังแสดงแนวร่องน้ำ เพื่อดูบ่งชี้ว่าลักษณะลำน้ำเป็นคูกัดเคี้ยวหรือไม่ การจัดทำผังแสดง
แนวร่องน้ำจะมีประโยชน์ดังนี้

- กำหนดแนวตอมอ แนวของตอมอสะพานควรจะวางให้อยู่ในแนวนานกับการไหลของ
น้ำเพื่อมิให้ตอมอกีดขวางการไหลของกระแสน้ำ
- กำหนดโครงสร้างป้องกันการกัดเซาะ หรือ ปรับแก้ไขเปลี่ยนทางน้ำเพื่อป้องกันการกัด
เซาะที่อาจเกิดกับสะพาน

ค. รายละเอียดบริเวณใกล้เคียง การสำรวจบริเวณใกล้เคียงจะทำให้ทราบว่า บริเวณนั้น เป็นย่านชุมชนหนาแน่นหรือไม่ มีลักษณะยวดยานที่สัญจรเป็นอย่างไร และจะต้องออกแบบทางเดินเท้า กว้างมากน้อยเท่าใด

3.2 น้ำ ไคแก

ก. ระดับน้ำสูงสุด ระดับน้ำสูงสุดใช้ในการกำหนดของลอด (ระยะจากระดับน้ำสูงสุดถึงใต้ท้องคาน) ของสะพาน ซึ่งจะทำการกำหนดระดับหลังสะพานได้ และทำการกำหนดความยาวทั้งหมด ของสะพานได้ ระดับน้ำสูงสุดนั้นแปรผันตามฤดูกาล ช่วงที่น้ำขึ้นสูงสุดนั้นมักเป็นฤดูฝน แต่การสำรวจ ในฤดูฝนนี้ เป็นอุปสรรคต่อ จึงนิยมทำการสำรวจในฤดูที่ทำงานได้สะดวก ค่าระดับน้ำสูงสุดนี้ อาจดูได้จากคราบน้ำซึ่งเห็นเป็นรอยตามเสาหรือต้นไม้อ หรือ อาจสอบถามจากชาวบ้านบริเวณใกล้เคียง แล้วนำเอาข้อมูลนั้นมาวิเคราะห์ประเมินอีกที ในกรณีที่เป็ลำนน้ำขนาดใหญ่ซึ่งมักมีสถานีตรวจวัด ระดับน้ำ ก็อาจใช้ข้อมูลจากสถานีตรวจวัดน้ำได้

ข. ระดับน้ำต่ำสุด ข้อมูลระดับน้ำต่ำสุดมีประโยชน์ในการพิจารณาการก่อสร้าง เช่น ถ้าน้ำแห้งในฤดูแล้ง อาจเลือกอาคารระบายน้ำเป็นทอเหลี่ยม เพราะสะดวกกับการก่อสร้าง นอกจากนี้ ข้อมูลระดับน้ำต่ำสุดอาจใช้เพื่อการหลีกเลี่ยงการเทคอนกรีตใต้น้ำในกรณีที่การก่อสร้างจำเป็นต้องใช้ ระบบฐานรากแบบแผ่ ซึ่งต้องเทคอนกรีตฐานตอมอบนชั้นดินแข็งที่ระดับท้องน้ำ

ค. ความเร็วของกระแสน้ำ เป็นข้อมูลที่มีประโยชน์ต่อการป้องกันน้ำกัดเซาะเชิงลาด และตอมอสะพาน กระแสน้ำที่มีความเร็วสูงทำให้เกิดการกัดเซาะของดินท้องน้ำและริมตลิ่ง เป็นอันตรายต่อโครงสร้างเชิงลาด และตอมอสะพาน

ง. ความเค็มของน้ำ ควรตรวจสอบว่าน้ำเป็นน้ำจืดหรือน้ำเค็ม ในกรณีที่เป็น้ำเค็มควรพิจารณามาตรการป้องกันการเกิดสนิมเหล็ก เช่น พิจารณาความหนาของคอนกรีตหุ้มเหล็กให้พอเพียง ตามมาตรฐานกำหนด ใช้อัตราสวนน้ำต่อซีเมนต์ (W/C) ไม่มากกว่า 0.35 เพื่อเพิ่มความทึบน้ำให้กับ คอนกรีต และในกรณีที่ความเค็มเกิดจากเกลือซัลเฟต ควรใช้ปูนซีเมนต์ประเภทที่ 5 ซึ่งเป็นปูนที่ทน ซัลเฟต

3.3 ลักษณะของดินฐานราก การสำรวจลักษณะดินฐานรากริมฝั่งและท้องน้ำ เป็นข้อมูลในการกำหนดชนิดและ ตำแหน่งของฐานราก ปริมาณความยาวของเสาเข็ม และกำแพงกันดิน การสำรวจดินทั่วๆ ไปจะสำรวจ สภาพผิวดิน หรือ ขุดดินดูข้างกลางเท้าที่จะทำได้ รวมทั้งดูสภาพดินบริเวณข้างเคียง หากสะพานตั้งอยู่ในที่ สภาพดินที่เป็นปัญหาควรตรวจสอบชั้นดินในระดับลึก (Boring log) เพื่อให้ได้ข้อมูลที่แน่นอนยิ่งขึ้น

3.4 สิ่งลอยน้ำ

สิ่งที่ลอยมากับน้ำไคแก เรือ ซึ่งอาจเป็นเรือประจำที่สัญจรไปมาทุกวัน หรือ เรือพิเศษซึ่ง มีขนาดใหญ่มีการสัญจรไม่มากนัก แพซุง ขอนไม้และสิ่งลอยน้ำอื่นๆ ข้อมูลเหล่านี้จะใช้ในการกำหนด ความสูงของสะพาน ความยาวช่วงสะพาน ชนิดของโครงสร้างสวนบนและสวนล่าง เช่น สะพานจะต้อง มีความสูง

มากพอให้เรือสัญจรผ่านไปมาได้แม้ในฤดูที่น้ำขึ้นสูงสุด การออกแบบตอมจะต้องพิจารณาแรง กระแทกของเรือ หรือ ชุงที่ลอยมา

3.5 โครงสร้างเดิมในลำน้ำ ปัญหาและอุปสรรคต่างๆในการก่อสร้าง

ข้อมูลเหล่านี้จะเป็นประโยชน์ต่อการกำหนดชนิดและขนาดของการก่อสร้างสะพานใหม่ การพิจารณาการวางทางเบี่ยงหรือสะพานเบี่ยง การกำหนดระดับน้ำสูงสุด ต่ำสุด การออกแบบเพื่อ หลีกเลี่ยงการเทคอนกรีตใต้น้ำ การออกแบบป้องกันเชิงลาดคอสะพาน เป็นต้น

4. องค์ประกอบของสะพาน

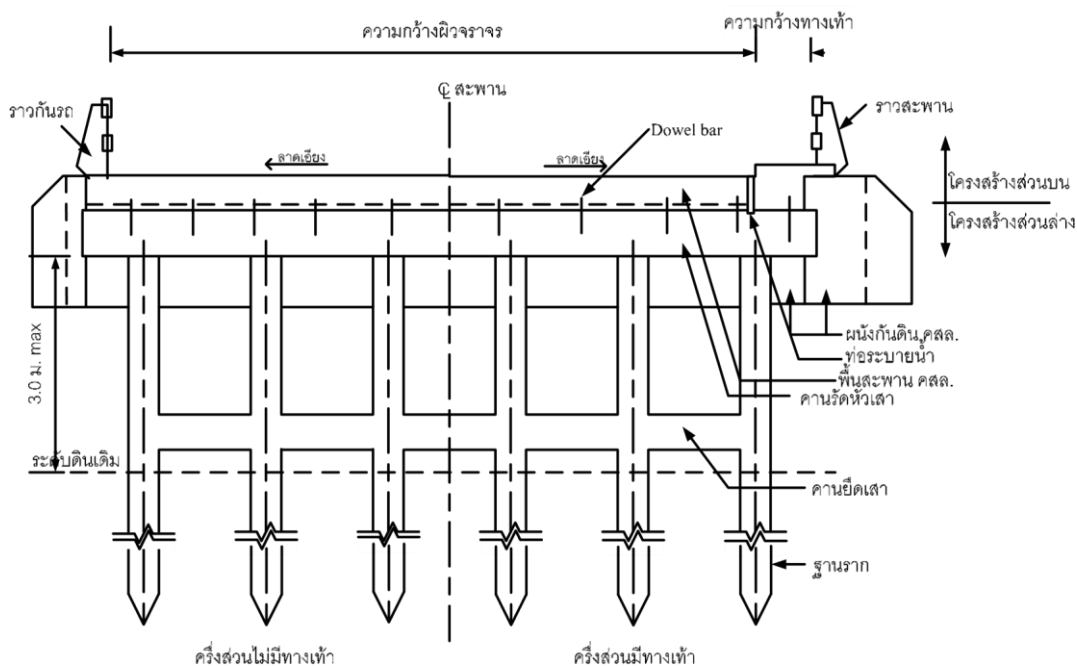
สะพานประกอบด้วยโครงสร้าง 2 ส่วนดังนี้ ได้แก่ โครงสร้างสวนบน (Superstructure) และ โครงสร้างสวนล่าง (Substructure) และมีรายละเอียดดังนี้ (รูป 3-2)

4.1 โครงสร้างสะพานสวนบนประกอบด้วย

- พื้นสะพาน ซึ่ง อาจจะเป็น พื้นเทในที่ หรือ พื้นสำเร็จเททับหน้าด้วยคอนกรีต
- ทางเท้า (ในกรณีที่มี)
- ราว และเสาราว
- แผนยางรองพื้นสะพาน

4.2 โครงสร้างสะพานสวนล่างประกอบด้วย

- ฐานราก ซึ่งแบ่งได้เป็น ฐานรากแผ่ และฐานรากบนเสาเข็ม
- ตอม่อ, เสา และคานยึดเสา
- คานรัดหัวเสา



รูป 3-2 องค์ประกอบของสะพาน

5. การออกแบบและคัดเลือกรูปแบบสะพาน

การออกแบบสะพาน ประกอบด้วย การออกแบบทางเรขาคณิต, การออกแบบโครงสร้าง สะพานสวนบน, การออกแบบโครงสร้างสะพานสวนล่าง, การออกแบบเชิงลาดสะพาน และการ ออกแบบองค์ประกอบอื่นๆ ดังมีรายละเอียดต่อไปนี้

5.1 การออกแบบทางเรขาคณิต

การออกแบบทางเรขาคณิตหมายถึงการจัดสัดส่วน และรูปทรง ของสะพาน ซึ่ง ประกอบด
วย

5.1.1 การกำหนดความสูงของสะพาน

ความสูงของสะพาน สามารถกำหนดได้จากระดับผิวจราจรที่ตำแหน่งสูงสุดของ สะพาน สะพานจะต้องมีความสูงเพียงพอที่จะให้เรือ หรือสิ่งลอยน้ำสัญจรผ่านใต้สะพานไปได้แม้จะอยู่ ในช่วงที่ระดับ น้ำขึ้นสูงสุดก็ตาม ข้อมูลที่ใช้ในการกำหนดความสูงสะพานได้แก่

(1)ระดับน้ำสูงสุด

(2) ระยะช่องลอดทางดิ่ง หมายถึง ระยะจากระดับน้ำสูงสุดถึงระดับบนหลัง ตอมอชวง กลางรองรับที่ลึกที่สุด การกำหนดระยะช่องลอดทางดิ่งให้ใช้ข้อกำหนดของหน่วยงานราชการ ที่รับผิดชอบ เช่น กรมการขนส่งทางน้ำและพาณิชยนาวี กรมชลประทาน หรือ ข้อกำหนดของท้องถิ่นเอง อย่างไรก็ตาม ระดับผิวจราจรที่ปลายสะพานทั้งสองฝั่งควรกำหนดให้อยู่สูงจากระดับน้ำสูงสุดไม่น้อยกว่า 1.0 ม.

ตัวอย่างการกำหนดความสูงของสะพาน

ข้อมูล

ระดับน้ำสูงสุดเฉลี่ย = 10.50 ม.

ช่องลอดทางดิ่งใช้ = 1.50 ม. (กรณีมีเรือแจวหรือเรือเล็กสัญจรผ่าน)

ความกว้างผิวจราจร = 9.0 ม.

ความลาดผิวจราจร = 1.5 %

ความหนาพื้นสะพาน = 0.50 ม.

ความหนาของลาดผิวจราจร = $9.0/2 \times 1.5/100 = 0.07$ ม.

ความหนาของพื้นกลางผิวจราจร = $0.5 + 0.07 = 0.57$ ม. ระดับผิวจราจรของสะพานที่ตำแหน่งตอมอกลำน้ำ = $10.50 + 1.50 + 0.57 = 12.570$ ม.

5.1.2 การกำหนดความยาวของสะพาน

หลักเกณฑ์อย่างกว้างๆในการกำหนดความยาวสะพาน ก็คือ สะพานจะต้องมีความ ยาวพอที่จะคร่อมลำน้ำให้ได้ทั้งหมด และสะพานจะต้องปลอดภัยจากการกัดเซาะของกระแสน้ำ ข้อมูลที่ใช้ใน

การกำหนดความยาวสะพานได้แก่ ระดับผิวจราจรของสะพานที่ตำแหน่งตอมอกกลางน้ำ และ ลักษณะดินบริเวณคอสะพาน การกำหนดความยาวสะพานสามารถจำแนกได้เป็น 2 กรณีคือ

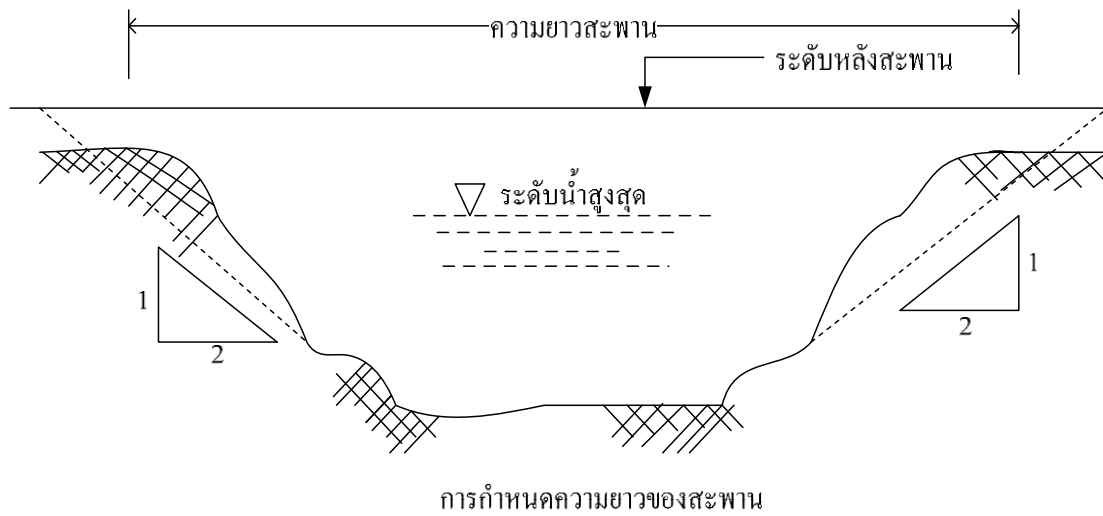
(1) ระดับสะพานอยู่ในแนวราบตลอดความยาว

การกำหนดให้ระดับสะพานอยู่ในแนวราบ เป็นกรณีปกติที่ใช้เมื่อระดับ สะพานมีความสูงไม่มาก โดยระดับของตอมอดับริมสูงจากดินเดิมไม่เกิน 3.0 เมตร การกำหนดความยาว สะพานในกรณีนี้ให้ลากเส้นตรงมีความลาดตั้ง 1 ส่วน ตอราบ 2 ส่วน ที่ริมตลิ่งทั้งสองด้าน ขึ้นไปตัดกับ ระดับหลังสะพาน ดังแสดงในรูป จากนั้น วัดจากจุดตัดทั้งสองเข้ามาด้านละ 2 เมตร จะได้ตำแหน่งของ ตอมอดับริม ความยาวของสะพานเป็ ระยะระหว่างตอมอดับริมทั้งสองฝั่งของลำน้ำ ดังแสดงใน รูป 3-3 อย่างไรก็ตามตำแหน่งของตอมอดับริมต้องอยู่ห่างจากริมตลิ่งเข้ามาในฝั่งพอเพียงที่จะป้องกันการกัดเซาะของดิน

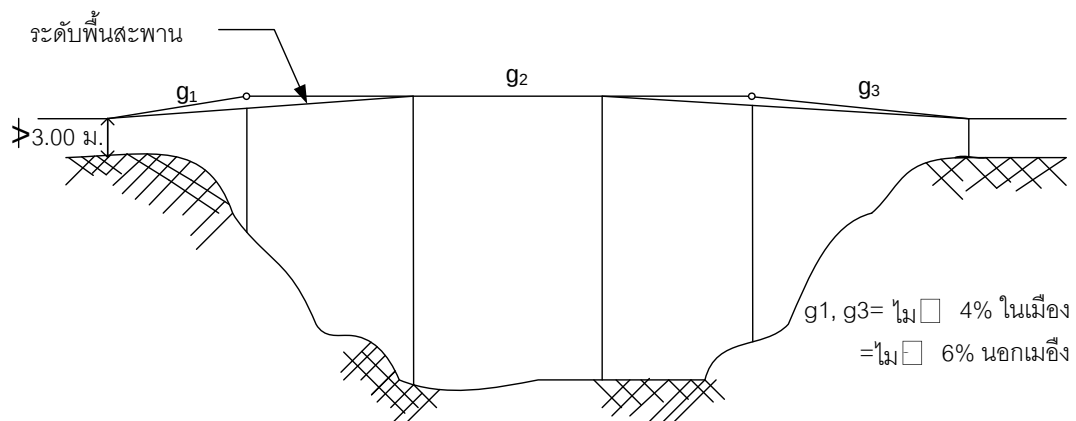
(2) ระดับสะพานทำเป็นแนวโค้ง ในกรณีที่ระดับสะพานค่อนข้างสูงถึงสูงมาก หากออกแบบให้สะพานอยู่ในแนวราบ ก็จะได้สะพานที่มีความยาวมากเกินไป และอาจทำให้ตอมอดับริมมีความสูงเกินกว่า 3 เมตร ได้ ในกรณีนี้อาจออกแบบให้ระดับสะพานเป็นแนวโค้ง ซึ่งสามารถทำได้ 3 แบบ ดังแสดงใน รูป 3-4 ถึง 3-6 แต่ไม่ควรออกแบบให้สะพานมีมุมหักในความลาดของสะพาน เพื่อมิให้เกิดความสะดุด ในการใช้รถยนต์ ในกรณีของสะพานที่ทำเป็นโค้งโค้งคดๆ หรือ โค้งคดงายนั้น ควรจะมีความลาดที่เหมาะสมดังแสดงในรูป เพื่อให้เกิดความเรียบและความต่อเนื่องในการใช้รถยนต์

(3) ขอฟพิจารณาอื่นๆ ที่มีผลต่อความยาวสะพาน

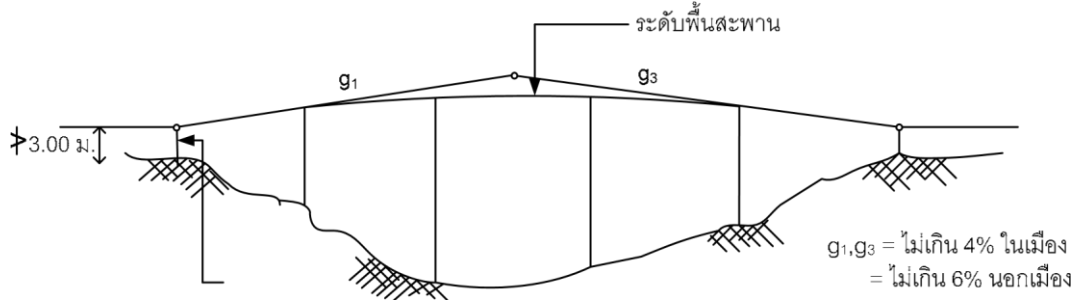
การกำหนดความยาวสะพานนั้น จะต้องพิจารณาจากลักษณะดินบริเวณคอ สะพาน เช่น อาจจะต้องถมดินเพื่อลดความสูงของตอมอดับริม หรือ หากดินริมตลิ่งมีความลาดชันมากไป มีความมั่นคง และอาจถูกกระแสน้ำกัดเซาะ ก็อาจจะต้องเพิ่มความยาวสะพานให้มากขึ้น มิฉะนั้นก็ต้อง ออกแบบโครงสร้างป้องกันการกัดเซาะด้วย วิธีการหาความยาวสะพาน แสดงดังรูป 3-3



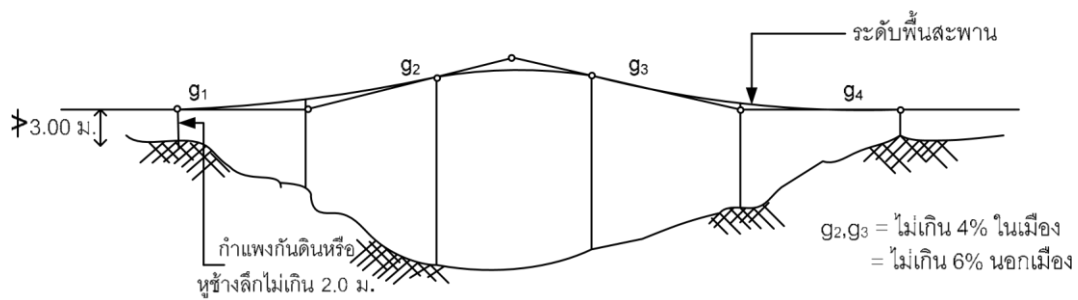
รูป 3-3 การกำหนดความยาวสะพาน



รูป 3-4 พื้นสะพานแบบโค้งคว่ำ 2 โค้ง (กรณีสะพานยาวมาก)



รูป 3-5 พื้นสะพานแบบโค้งคว่ำ



รูป 3-6 พื้นสะพานแบบโค้งคว่ำและโค้งหงาย

5.1.3 การกำหนดช่วงสะพาน และตำแหน่งตอม่อ จำนวนช่วงสะพาน และตำแหน่งตอม่อ กำหนดจากความยาวทั้งหมดของสะพาน

หลักเกณฑ์ทั่วไปในการกำหนดจำนวนช่วงสะพาน และตำแหน่งตอม่อได้แก่

- (1) จำนวนช่วงสะพานควรมีให้น้อยที่สุด เพื่อลดจำนวนตอม่อ
- (2) ควรจัดให้ตอม่อช่วงกลางคร่อมร่องน้ำที่ลึกที่สุด และให้มีมีความยาวช่วงมาก

ที่สุด หลีกเลี่ยงการวางตอม่อที่กลางลำน้ำลึก เพื่อมิให้เกิดขวางการไหลของน้ำ และการจราจรทางน้ำ

ตัวอย่างการแบ่งช่วงสะพาน

ในกรณีก่อสร้างสะพานขนาดเล็กที่มีความยาวช่วงไม่เกิน 10 เมตร อาจพิจารณาแบ่งช่วงตาม ความยาว สะพานรวมดังนี้

ความยาวสะพาน (เมตร)	การแบ่งช่วงสะพาน และความยาวช่วง
5-10	ช่วงเดียว
18	8 + 10 (กรณีร่องน้ำลึกไม่อยู่กลางลำน้ำ)
16	5 + 6 + 5
20	6 + 8 + 6
26	8 + 10 + 8
30	10 + 10 + 10

5.1.4 การกำหนดความกว้างสะพาน

การกำหนดความกว้างของสะพาน จะต้องพิจารณาจากความกว้างของทางที่มีอยู่ และปริมาณการสัญจรที่จะเพิ่มขึ้นในอนาคต แต่จะต้องมีความความกว้างผิวจราจรไม่น้อยกว่า 7 เมตร ในกรณีที่เป้นสะพานข้าม ระบายชุมชน และมีผู้สัญจรมากอาจจัดให้มีทางเท้าทั้งสองด้านของสะพาน โดยมีความกว้าง 1.0 หรือ 1.5 เมตร

5.2 การออกแบบโครงสร้างสะพานสวนบน

รูปแบบโครงสร้างสะพานสวนบนจะขึ้นอยู่กับความยาวช่วงสะพาน ซึ่งอาจแบ่งเป็น

- สะพานความยาวช่วง 10 เมตร
- สะพานความยาวช่วง 20 เมตร
- สะพานความยาวช่วง 30 เมตร

สำหรับสะพานที่มีความยาวช่วงมากกว่า 20 เมตร ขึ้นไปอาจมีรูปแบบสะพานที่เหมาะสมหลายรูปแบบ จำเป็นต้องปรึกษาวิศวกรที่ปรึกษาที่มีความเชี่ยวชาญในการออกแบบสะพาน

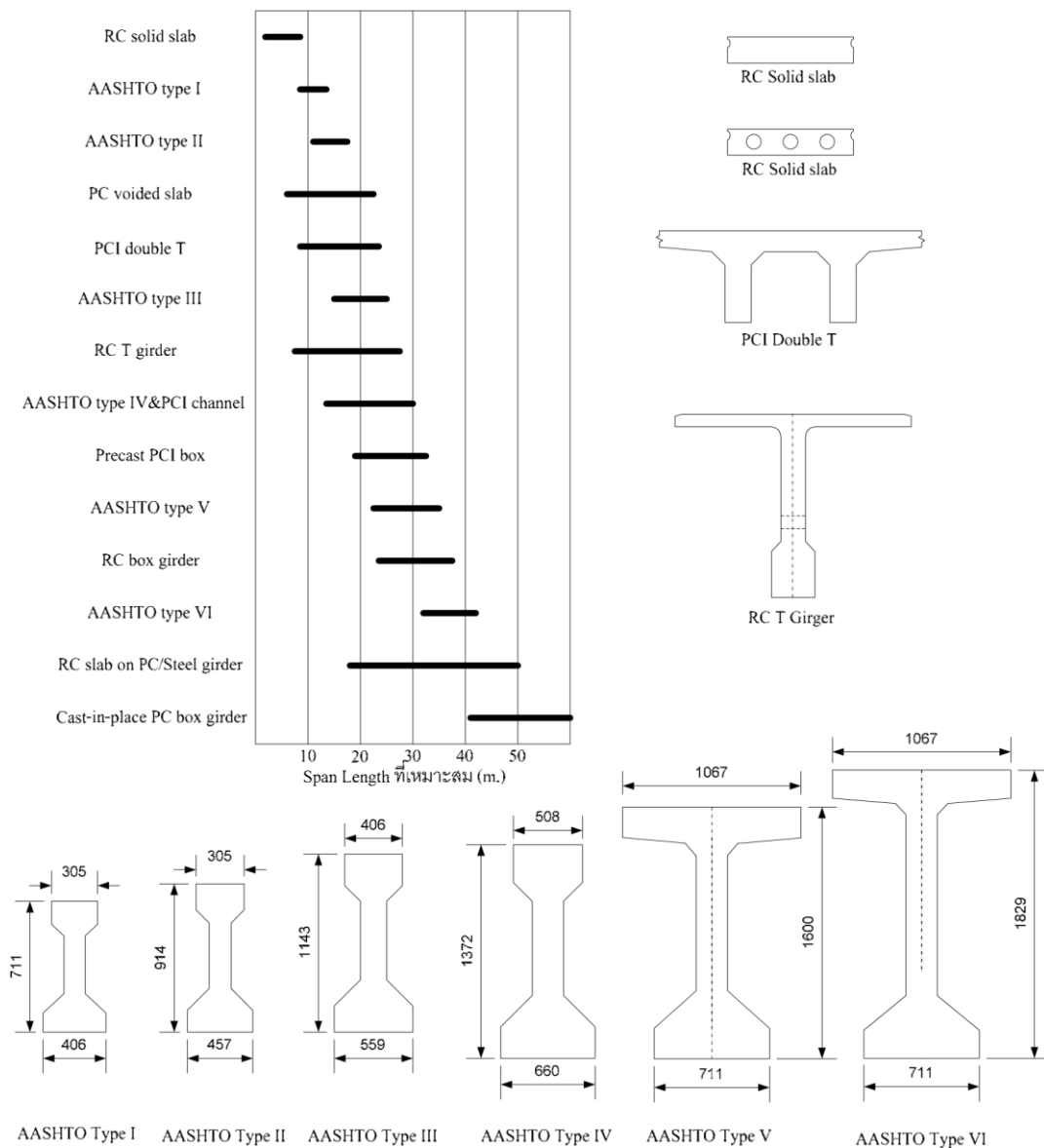
การกำหนดรูปแบบสะพาน ต้องพิจารณาถึงความเหมาะสมทางด้านวิศวกรรม ดังแสดง ใน **รูป 3-7** ความสามารถในการก่อสร้าง ฝีมือแรงงาน ความพร้อมของแบบหล่อในโรงงานผลิตที่มีอยู่ แล้ว ตลอดจนถึงความสวยงาม ซึ่งสามารถสรุปออกมาได้ดังนี้

สะพานความยาวช่วง 10 เมตร

รูปแบบที่เหมาะสมได้แก่ พื้นสะพานคอนกรีตเสริมเหล็กเทในที่ หรือ พื้นสะพาน คอนกรีตอัดแรงสำเร็จรูป มีพื้นคอนกรีตเสริมเหล็กเททับหน้า

รูปแบบโครงสร้างสะพานสวนบนที่เหมาะสมสำหรับสะพานที่มีความยาวช่วงไม่เกิน 10 เมตร ได้แก่ สะพานแบบแผ่นพื้น (slab type bridge) ซึ่งอาจเป็นแบบพื้นเทในที่ (cast-in-place) หรือแบบ พื้นสำเร็จมีคอนกรีตเททับหน้า (precast plank) โดยมีความยาวช่วงให้เลือกคือ 5, 6, 7, 8, 9 และ 10 เมตร รูปแบบสะพานลักษณะนี้เหมาะสำหรับสะพานที่ต้องการช่องลอดไม่กว้างนัก พื้นสะพานคอนกรีตเสริม เหล็กหล่อในที่ใช้เหล็กเสริมธรรมดา ไม่มีการเสริมด้วยลวดเหล็กอัดแรง การก่อสร้างต้องอาศัยการตั้งไม้แบบและตั้งนั่งร้านในน้ำ ลักษณะพื้นสะพานเป็นชั้นสวนเดียวกันหมดโดยสมบูรณ์ การรับโมเมนต์ที่เกิด จากน้ำหนักบรรทุกทุกอาศัยเหล็กเสริมด้านล่างเป็นส่วนใหญ่ ทำให้การเสริมเหล็กด้านล่างจะมากกว่าเหล็ก เสริมด้านบนมาก เหล็กเสริมด้านบนใช้สำหรับต้านทานการยืดหดตัวเนื่องจากอุณหภูมิ การหดตัวของ คอนกรีต และเพื่อช่วยทำให้การกระจายน้ำหนักบรรทุกดีขึ้น ลักษณะพื้นสะพานคอนกรีตเสริมเหล็กหล่อ ในที่ที่เหมาะสมสำหรับสถานที่ที่ขาดอุปกรณ์ในการดึงลวดอัดแรง หรือไม่สะดวกในการขนส่งพื้นสำเร็จจาก โรงงานผลิตเขาสู่ที่ตั้งโครงการ

สวนระบบพื้นสำเร็จ (precast plank girder) นั้นมีลักษณะเป็นคานคอนกรีตอัดแรงทรง ต้นมีความหนาประมาณ 35 ซม. มีคอนกรีตเททับหน้าอีก 10 ซม. พื้นสำเร็จอาศัยการดึงลวดอัดแรงชนิด ดึงก่อน (pre-tension) รับโมเมนต์ที่เกิดจากน้ำหนักบรรทุก การก่อสร้างไม่จำเป็นต้องอาศัยการตั้งไม้แบบ ใช้ระยะเวลาในการก่อสร้างเร็วขึ้นกว่าพื้นคอนกรีตเสริมเหล็กเทในที่ ลักษณะการติดตั้งพื้นสะพานจะทำให้พื้นสำเร็จทุกแผ่นยึดเป็นชั้นสวนเดียวกัน โดยการวางพื้นให้ติดกัน จากนั้นเชื่อมเหล็กรับแรงเฉือน ระหว่างพื้นให้ติดกัน แล้วอัดของวางด้วยคอนกรีตคอนเทคอนกรีตทับหน้าหนา 10 ซม. โดยคอนกรีต ทับหน้านี้อาจทำให้พื้นสำเร็จติดกันเป็นชั้นสวนเดียวกัน ทำให้การกระจายน้ำหนักบรรทุกดีขึ้น



รูป 3-7 ความเหมาะสมของ Girder รูปแบบต่าง ๆ ในแต่ละความยาวช่วง (Span)

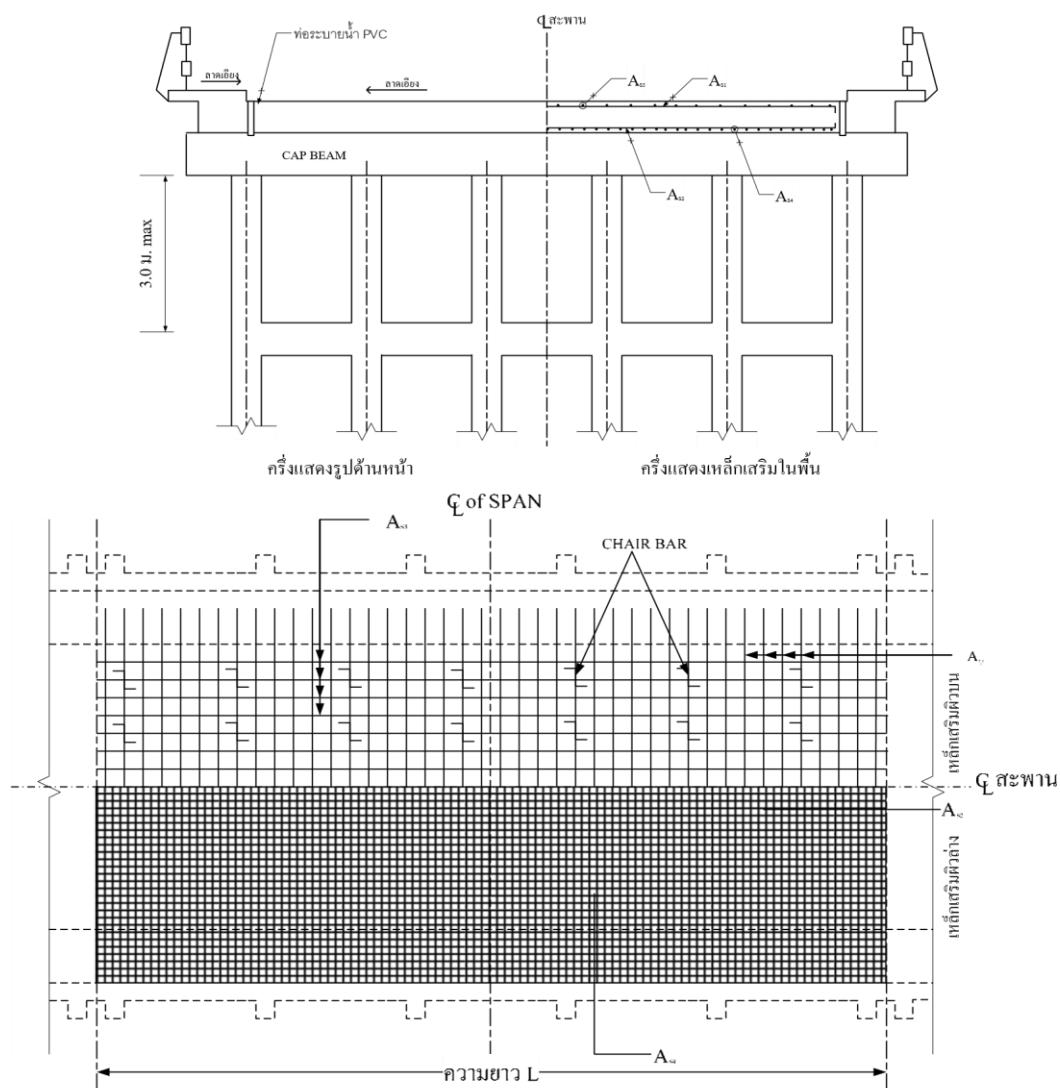
ตัวอย่างแสดงรายละเอียดการเสริมเหล็กของสะพานแบบแผ่นพื้นเทในที่ และพื้นสำเร็จ

แสดงใน รูป 3-8 การออกแบบสะพานเหล่านี้นี้จะต้องมีสามัญวิศวกรลงชื่อรับรองอย่างน้อย นอกจากนี้ สวณราชการหลายแห่ง อาทิ กรมทางหลวงชนบทได้จัดทำแบบมาตรฐานซึ่งแสดงรายละเอียด ขนาด การเสริมเหล็ก และข้อกำหนดการก่อสร้างของพื้นที่ทั้งสองประเภท แบบมาตรฐานของสวณราชการเช่น กรมทางหลวงชนบทสามารถนำมาใช้ในการก่อสร้างสะพานได้ อย่างไรก็ตาม ท้องถิ่นควรพิจารณาว่ามี ข้อกำหนดเพิ่มเติมอีกหรือไม่ เช่น ในบริเวณที่มีการกักต่อนสูง อาจจะต้องใช้คอนกรีตหุ้มหนากว่าที่ กำหนดไว้ในแบบ ในกรณีเช่นนี้ควรต้องทำการออกแบบเป็นกรณีไป และต้องปรึกษาสามัญวิศวกรขึ้น ไป แต่ทั้งนี้ทั้งนั้น ไม่ควรใช้แบบที่มีมาตรฐานต่ำกว่าแบบมาตรฐานของสวณราชการที่มีอยู่

การเลือกรูปแบบสะพานสวนบนแบบพื้นเทในที่ หรือ แบบพื้นสำเร็จมีคอนกรีตทับ หน
า มีข้อพิจารณาดังนี้

การเลือกใช้พื้นชนิดเทในที่

1. ดินทองคลอง เป็นดินแข็ง เช่น ดินทราย หิน ที่มีกำลังเพียงพอสามารถตั้งนั่งร้าน รองรับพื้นสะพาน ระหว่างเทคอนกรีตได้
2. ในระหว่างที่ทำการก่อสร้าง ไม่มีการสัญจรทางน้ำ เพื่อให้สามารถตั้งนั่งร้านได้
3. มีเวลาในการทำงานเพียงพอ ไม่มีความเร่งด่วนในการเปิดใช้งาน
4. วัสดุในการทำนั่งร้าน และแบบพื้นทางยาวหรือมีพร้อมอยู่แล้ว
5. มีแรงงานเพียงพอ มีความชำนาญในการทำงาน



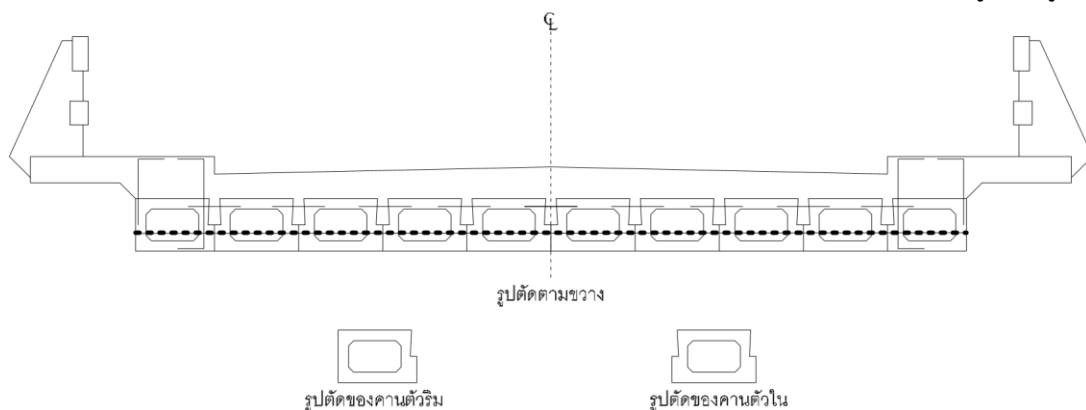
รูป 3-8 ตัวอย่าง หน้าตัด และแปลนแสดงการเสริมเหล็กในพื้นที่สะพาน

การเลือกใช้พื้นที่พื้นสำเร็จ

1. ดินทองคลองเป็นดินอ่อน มีกำลังรับน้ำหนักไม่เพียงพอที่จะตั้งนั่งร้านรองรับ น้ำหนักคอนกรีตเหลว ในระหว่างเทพื้นสะพานได้
2. ลำน้ำมีเรือแพพานเปนประจำ ไม่สามารถตั้งนั่งร้านได้เป็นเวลานาน
3. มีเวลาในการทำงานน้อย จำเป็นต้องเปิดการจราจรโดยเร่งด่วน
4. ไม่มีปัญหาในการขนส่งแผ่นพื้นสำเร็จจากโรงงานผลิต
5. มีอุปกรณ์ในการยกติดตั้ง เช่น เครน รถยก
6. มีสถานที่กว้างขวางเพียงพอที่จะใช้อุปกรณ์เครื่องมือในการทำงานได้อย่าง สะดวก

สะพานความยาวช่วง 20 เมตร

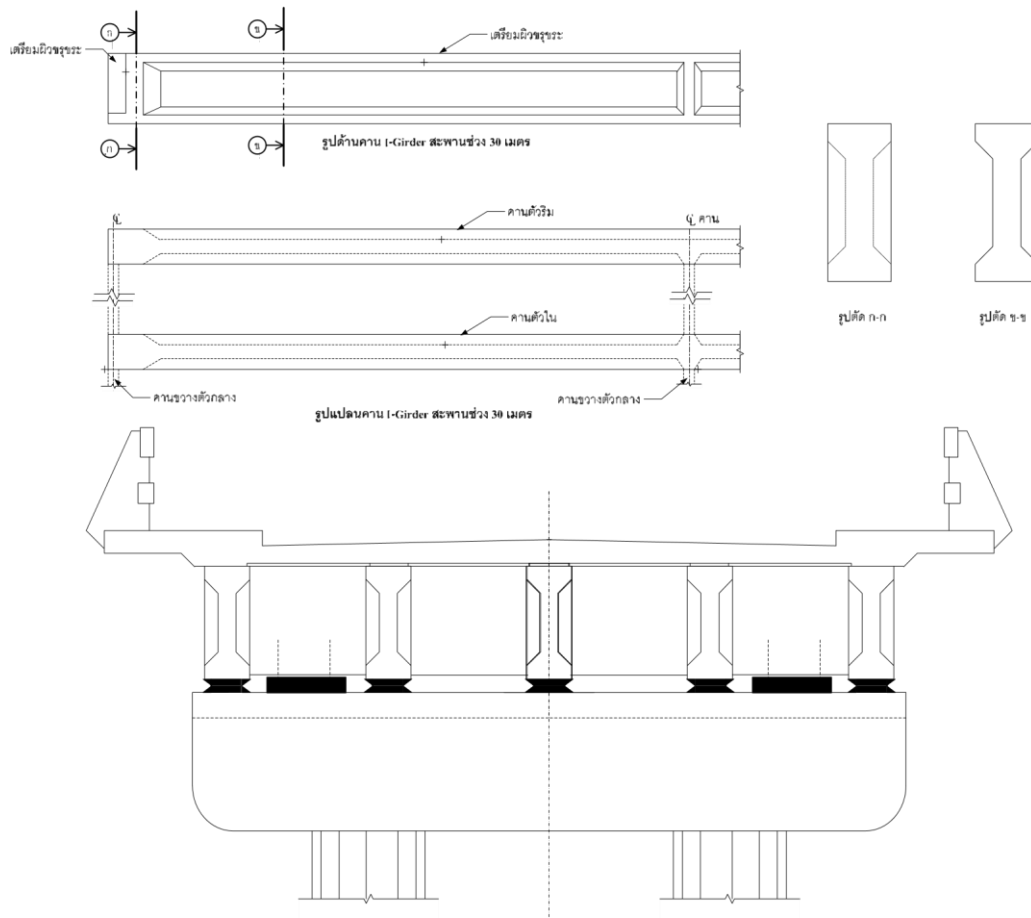
เหมาะสำหรับสะพานที่ต้องการของลวดมากขึ้น รูปแบบที่เหมาะสมได้แก่ คานคอนกรีตอัดแรงรูปกล่อง (Box girder) มีพื้นคอนกรีตเสริมเหล็กเททับหนา หรือ คานคอนกรีตอัดแรงรูปตัวไอ (I-girder) มีพื้นคอนกรีตเสริมเหล็กเททับหนา ไซแผนพื้นคอนกรีตสำเร็จรูปหนา 5 ซม. เป็นไม้แบบ ตัวอย่าง คานคอนกรีตอัดแรงรูปกล่องกลวง แสดงในรูป 3.9 คานคอนกรีตนี้เป็นคานสำเร็จรูปผลิตในโรงงาน อาศัยการดึงลวดอัดแรงโดยวิธีดึงลวดก่อน (Pre-tension) ความหนาของคานจะมากกว่าความหนาของพื้นสำเร็จที่ใช้สำหรับความยาวช่วง 10 เมตร เช่นเดียวกัน การก่อสร้างพื้นสะพาน ไม่จำเป็นต้องอาศัยการตั้งไม้แบบพื้น วิธีการติดตั้งพื้นสะพานจะทำให้คานทั้งหมดเป็นฐานเดียวกัน โดยการวางคานสำเร็จรูปติดกันแล้วเชื่อมเหล็กรับแรงเฉือนระหว่างคาน จากนั้นเทคอนกรีตทับหนาหนา 10 ซม. เป็นตัวกระจายน้ำหนักบรรทุกจากทางดานบนลงสู่คาน คานคอนกรีตอัดแรงรูปตัวไอ (I girder) เป็นคานสำเร็จรูป ใช้การดึงลวดอัดแรงรับน้ำหนักบรรทุก ซึ่งมีทั้งระบบ ดึงลวดก่อน (Pretension) และดึงลวดทีหลัง (Posttension) ตัวอย่างพื้นสะพานแบบคานคอนกรีตรูปตัวไอแสดงดังในรูป 3-10 การก่อสร้างพื้นสะพานโดยใช้คานคอนกรีตอัดแรงรูปตัวไอ จะใช้พื้นคอนกรีตสำเร็จรูปหนา 5 ซม. วางพาดบนคานรูปตัวไอที่ได้ติดตั้งแล้ว เพื่อเป็นไม้แบบรองรับคอนกรีตทับหนา คอนกรีตเสริมเหล็กเททับหนาจะเป็นตัวกระจายน้ำหนักจากแผ่นพื้นลงสู่ คานรูปตัวไอ



รูป 3-9 คานคอนกรีตอัดแรงรูป Box-Girder ช่วง 20 เมตร

สะพานความยาวช่วง 30 เมตร

รูปแบบที่เหมาะสมได้แก่ คานคอนกรีตอัดแรงรูปตัวไอ (I-girder) (รูป 3-10) มีพื้น คอนกรีตเสริมเหล็กเททับหนา ใช้แผ่นพื้นคอนกรีตสำเร็จรูปหนา 5 ซม. เป็นไม้แบบ เช่นเดียวกับพื้น สะพานความยาวช่วง 20 เมตร แต่ความลึกของคาน และปริมาณลวดอัดแรงที่ใช้มีปริมาณมากกว่า



รูป 3-10 พื้นสะพานบนคานรูปตัวไอ

5.3 การออกแบบโครงสร้างสะพานสวนลง

ฐานรากเป็นสวนโครงสร้างที่ทำหน้าที่ถ่ายน้ำหนักจากโครงสร้างสวนบนลงสู่พื้นดิน โดยปกติแล้วการออกแบบฐานรากสะพานจะเริ่มด้วยการเจาะสำรวจชั้นดินตามแนวสะพาน แล้วทำการ ทดสอบทั้งในสนามและห้องปฏิบัติการ ผลการเจาะสำรวจและการทดสอบดังกล่าววิศวกรผู้ออกแบบ

จะพิจารณาคำนวณออกแบบฐานรากให้เหมาะสมกับสภาพข้อมูลดินแห่งนั้นๆ โดยฐานรากอาจแบ่งออกได้เป็นฐานรากแผ่ และฐานรากบนเสาเข็ม

การเจาะสำรวจดิน และการทดสอบอย่างน้อยจะต้องได้ข้อมูลเพื่อการออกแบบ ดังต่อไปนี้

ชั้นดิน

- ความลึก ความหนา และการเปลี่ยนแปลงของชั้นดิน
- ชนิด และการจำแนกประเภท
- คุณสมบัติทางกายภาพและทางวิศวกรรม เช่น ความชื้น ระดับน้ำใต้ดิน หนวน

น้ำหนัก ความหนาแน่น กำลังต้านทานแรงเฉือน การอัดตัวได้ การซึมผ่านของน้ำ การพองตัวหรือการ ยุบตัว เมื่อมีความชื้น

ชั้นหิน

- ความหนาของชั้นหิน
- ชนิด และการจำแนกประเภท
- คุณสมบัติทางกายภาพ และทางวิศวกรรม เช่น ความแข็ง รอยแตก ความต้านทานต่อ

การกัดกร่อน เบนตัน การเลือกชนิดฐานรากให้พิจารณาจาก

1. ขนาดและทิศทางของน้ำหนักที่กระทำต่อฐานราก
2. ความลึกของชั้นดินที่มีกำลังรับน้ำหนักเพียงพอ
3. ระดับน้ำท่วมถึง
4. โอกาสที่ชั้นดินรับน้ำหนักจะเหลวอนตัว
5. การกัดเซาะใต้ฐานราก
6. ความยากง่ายในการก่อสร้าง 7. ราคาการก่อสร้าง

ฐานรากแผ่

ฐานรากแผ่หมายถึงฐานรากที่วางอยู่บนดินในระดับตื้นๆ ซึ่งดินใต้ฐานรากจะต้องมีกำลังรับน้ำหนักเพียงพอซึ่งอาจเป็นหินหรือดินแข็ง เช่น ดินปนกรวด ดินลูกรัง ชั้นดินที่มีความแข็งนี้จะต้องมีความหนาไม่น้อยกว่า 1.5 เท่าของความกว้างฐานราก เพราะอาจพบกรณีชั้นดินแข็งบางวางอยู่บนชั้นดินอ่อนที่อยู่ข้างใต้ ตามปกติแล้วเมื่อเจอชั้นดินที่มีกำลังพอเพียงในระดับที่ไม่ลึกมาก จะใช้ฐานแผ่ได้เพราะ ไม่สามารถตอกเสาเข็มลงไป หรือตอกได้ลึกลงไปไม่เกิน 3 เมตร เนื่องจากอาจทำให้เสาเข็มแตก หรือหักได้ นอกจากนี้ฐานแผ่จะใช้เมื่อระดับน้ำไม่ลึกมาก พอที่จะกั้นน้ำขณะก่อสร้างได้

การเลือกใช้ฐานรากแผ่นนั้น จะต้องมั่นใจว่าดินชั้นบนมีกำลังรับน้ำหนักพอเพียง จะต้องเจาะสำรวจสภาพดิน และทดสอบกำลังรับน้ำหนักของดินใตฐานที่ระดับใตฐานรากด้วยวิธี Plate bearing loading test โดยดินต้องรับน้ำหนักปลอดภัยได้ตามที่กำหนดไว้ในแบบไม่น้อยกว่า 20 ตันต่อตารางเมตร และมีการทรุดตัวไม่เกินค่าที่กำหนด

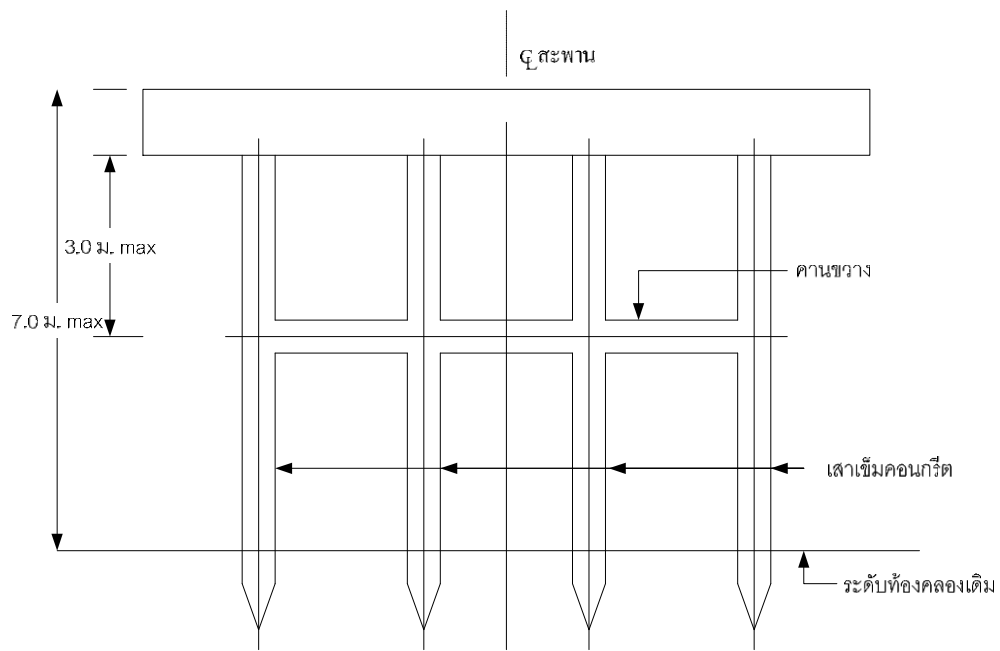
ระดับใตฐานรากจะต้องอยู่ลึกจากระดับดินทองคลองไม่น้อยกว่า 2.50 เมตร เพื่อให้พ้นจากการกัดเซาะ ยกเว้นฐานรากที่เป็นหินพิศ ใตฐานรากฝังในหินลึกไม่น้อยกว่า 0.50 เมตร และควรมี เหล็กเดือยยึดฐานรากกันการเลื่อนไถลหรือพลิกคว่ำสำหรับตอมอริมควรกำหนดใตฐานรากอยู่ในระดับลึกใกล้เคียงกับตอมอกลางน้ำเพื่อป้องกันการกัดเซาะของกระแสน้ำในอนาคต

ฐานรากบนเสาเข็ม

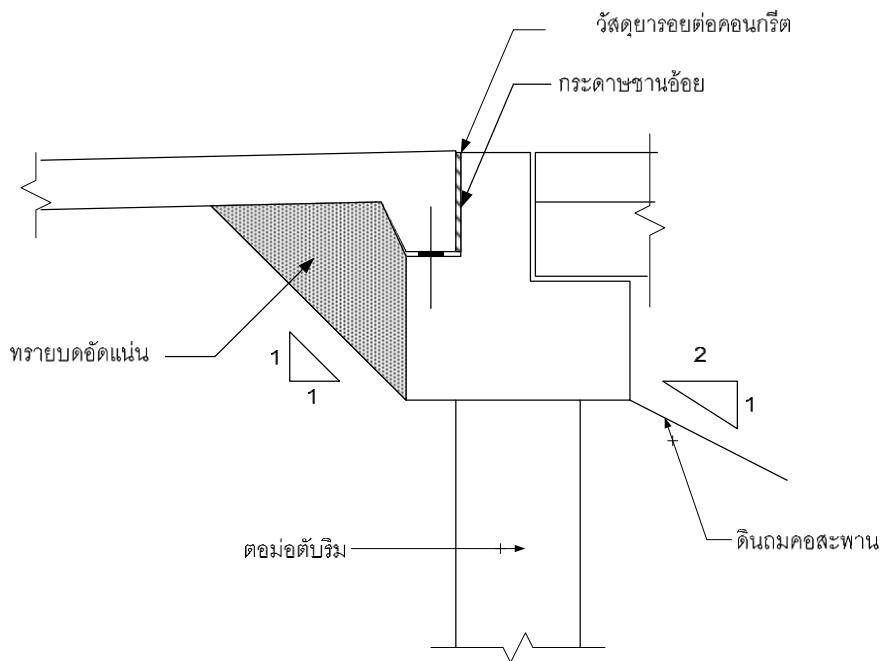
ฐานรากที่ใช้เสาเข็มนั้นเหมาะกับพื้นที่ที่ไม่สามารถก่อสร้างเป็นฐานแผ่ได้ เช่นพื้นดินที่เป็นดินอ่อน หรือพื้นที่ที่มีการกัดเซาะสูง ในการใช้ฐานรากบนเสาเข็มนั้น กำลังรับน้ำหนักของฐานรากขึ้นอยู่กับความยาวของเสาเข็ม ดังนั้นจึงจำเป็นต้องกำหนดให้เสาเข็มมีความยาวพอเพียง การกำหนด ความยาวเสาเข็มควรพิจารณาจากข้อมูลจากการเจาะสำรวจชั้นดิน (Boring Log) ตามหลักวิศวกรรม อีกวิธีหนึ่งซึ่งเป็นวิธีอย่างง่ายที่ให้ความยาวเสาเข็มโดยประมาณ ได้แก่ วิธีการทดลองตอก โดยใช้คอนปอนด์ อาศัยแรงคนตอกเหล็กกลมเส้นผ่านศูนย์กลาง 1 นิ้ว (25 มม.) เชื่อมต่อเป็นช่วงๆ ความยาว 1.00 - 1.50 เมตร ตกลงไปจนกระทั่งตอกไม่ลง แสดงว่าถึงชั้นดินแข็งแล้ว ใหวัดความลึกที่ตอกได้ แล้วเพิ่มความยาวเพิ่มเติมอีกประมาณ 2-3 เมตร น้ำหนักคอนปอนด์ที่ใช้ไม่ควรน้อยกว่า 70% ของน้ำหนักเหล็กกลมที่ ตอก การใช้วิธีนี้นั้นจะมีความถูกต้องน้อยกว่าวิธีการเจาะสำรวจดิน ซึ่งเป็นวิธีตามหลักวิศวกรรม

เสาเข็มที่ใช้ต้องมีความยาวพอเพียงตามการคำนวณโดยอาศัยข้อมูลการเจาะสำรวจดิน แต่เสาเข็มตอกควรตอกให้ลึกลงไปต่ำกว่าระดับดินเดิมทองคลองที่มีความมั่นคงไม่น้อยกว่า 3 เมตร ถ้าชั้นดินเดิมเป็นดินเหนียวแข็งหรือทรายแน่น และไม่ควรมีน้อยกว่า 6 เมตร ถ้าเป็นดินเหนียวอ่อนหรือทราย หลวม และถ้าใช้เสาเข็มเป็นสวนของเสาตอมอ ความยาวสวนที่จมดินจะต้องไม่น้อยกว่า 1/3 ของความ ยาวเสาตอมอรวมกับความยาวเสาเข็มด้วย

เช่นเดียวกับการออกแบบโครงสร้างสะพานสวนบน การออกแบบโครงสร้างสะพานสวนกลางสามารถอ้างอิงจากแบบมาตรฐานของสวนราชการที่เกี่ยวข้อง เช่น แบบมาตรฐานของกรมทางหลวงชนบท ซึ่งแสดงรายละเอียด ขนาด การเสริมเหล็ก และข้อกำหนดการก่อสร้างของฐานรากสะพาน ทั้งสองแบบ ซึ่งประกอบด้วย แบบมาตรฐานเสา แบบมาตรฐานตอมอ คานยึดเสา และคานรัดหัวเสา สำหรับสะพานมีความยาวช่วงตั้งแต่ 5-10 เมตร และมีความกว้างผิวจราจรตั้งแต่ 8-12 เมตร รูป 3-11 แสดงตัวอย่างตอมอตัวกลางและ รูป 3.12 แสดงตัวอย่างตอมอตัวริม



รูป 3-11 ตัวอย่างตอม่อตักกลางบนเสาเข็ม



รูป 3-12 ตัวอย่างตอม่อตักบริม

5.4 แผนยางรองคอสสะพาน

แผนยางรองคอสสะพาน (Bearing pad) ทำหน้าที่ถ่ายน้ำหนักจากโครงสร้างพื้นสะพานลง โครงสร้างตอม่อ แผนยางที่ใช้อาจเป็นยางธรรมชาติ หรือ ยางสังเคราะห์ แต่แผนยางสังเคราะห์จะให้ ความ

ทนทานต่อสภาพแวดล้อมมากกว่าแผนยางธรรมชาติ คุณสมบัติและวิธีการทดสอบแผนยางเป็นไป ตามมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม ชนิดของแผนยางรองคอสะพานแบ่งออกได้เป็น

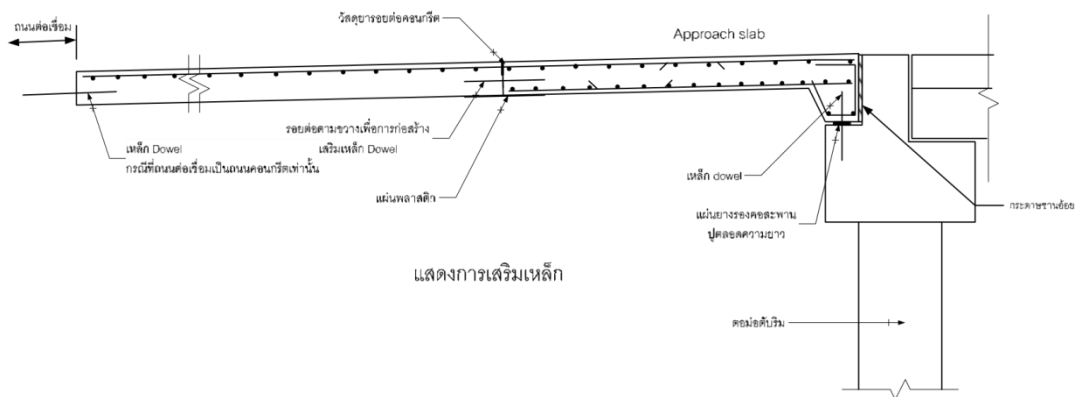
5.4.1 แบบไม่มีวัสดุเสริมแรง (Plain pad)

ใช้กับพื้นที่ความยาวช่วง 10 เมตร พื้นสำเร็จ (plank girder) ความยาวช่วง 10 เมตร และคานคอนกรีตรูปกล่องกลวงความยาวช่วง 20 เมตร

5.4.2 แบบมีวัสดุเสริมแรงภายใน (Elastomeric pad) ใช้กับคานรูปตัวโอความยาวช่วง 20 และ 30 เมตร.

5.5 การออกแบบเชิงลาดสะพาน

บริเวณรอยต่อระหว่างคอสะพาน กับ ตัวสะพานมักจะเป็นจุดที่เกิดการทรุดตัวที่แตกต่างกัน เนื่องจากตัวสะพานตั้งอยู่บนฐานรากที่มีความแข็งแรงจึงไม่ค่อยทรุดตัว ส่วน คอสะพานซึ่งตั้งอยู่บนดินเดิม จะมีการทรุดตัวที่มากกว่า เพื่อเป็นการลดการทรุดตัวดังกล่าวนี้ จึงต้องออกแบบโครงสร้างเชิงลาด สะพาน ดังแสดงใน รูป 3-13 จะเห็นว่าเชิงลาดสะพานจะมีปลายข้างหนึ่งวางอยู่บนตอม่อริมของสะพาน และส่วนที่เหลือจะวางอยู่บนชั้นโครงสร้างทางในลักษณะเดียวกับผิวจราจรคอนกรีตนั่นเอง โดยปกติ ถ้าเป็นถนน คอนกรีตอยู่แลวรอยต่อระหว่างเชิงลาดสะพานกับผิวจราจรคอนกรีตจะใช้เหล็กเดือยเป็น ตัวยึด ในลักษณะเดียวกับรอยต่อในถนนคอนกรีต แต่ถาผิวถนนเป็นแบบอื่น การเชื่อมตอระหว่างเชิงลาด สะพาน กับ ถนนจะมีผิวทางคอนกรีตยาวประมาณ 10 เมตรต่อเชื่อม



รูป 3-13 ตัวอย่าง โครงสร้างเชิง ลาดสะพาน

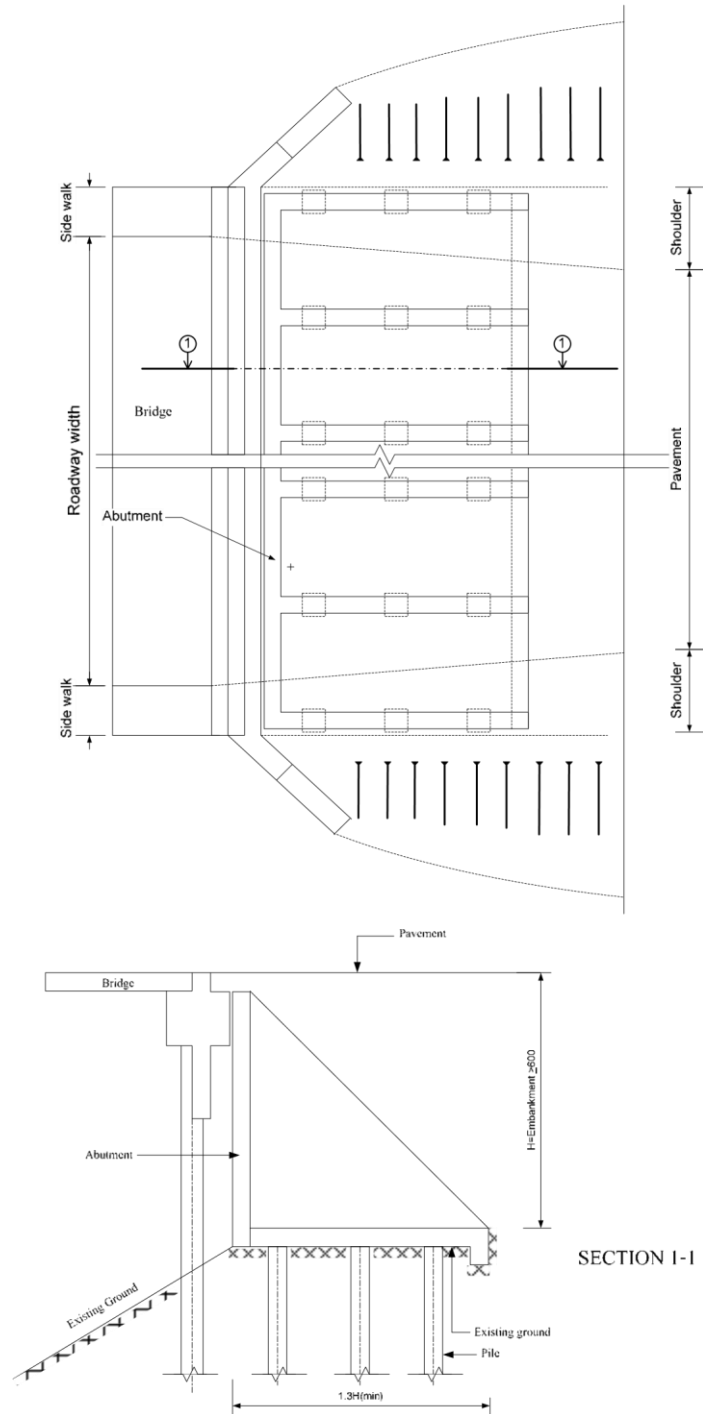
5.6 การออกแบบองค์ประกอบอื่นๆ

สะพานอาจจะมืองคประกอบอื่นๆ ตามความจำเป็นของแต่ละท้องถิ่น ได้แก่ โครงสร้าง ปอง กันตอม่อ ดาดคอนกรีตปองกันเชิงลาดริมตลิ่ง และโครงสร้างปรับการทรุดตัว การพิจารณาจะจัด ให้มืองค ประกอบเหล่านี้หรือไม่นั้น ควรปรึกษาวิศวกร หรือ ขอความร่วมมือกับหน่วยงานที่มีวิศวกร ให้คำแนะนำได้

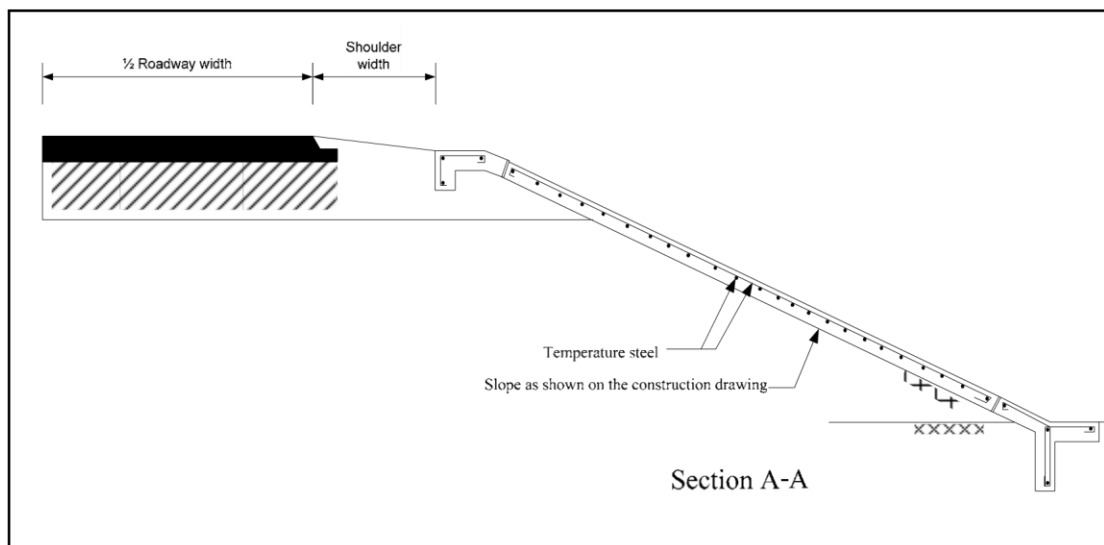
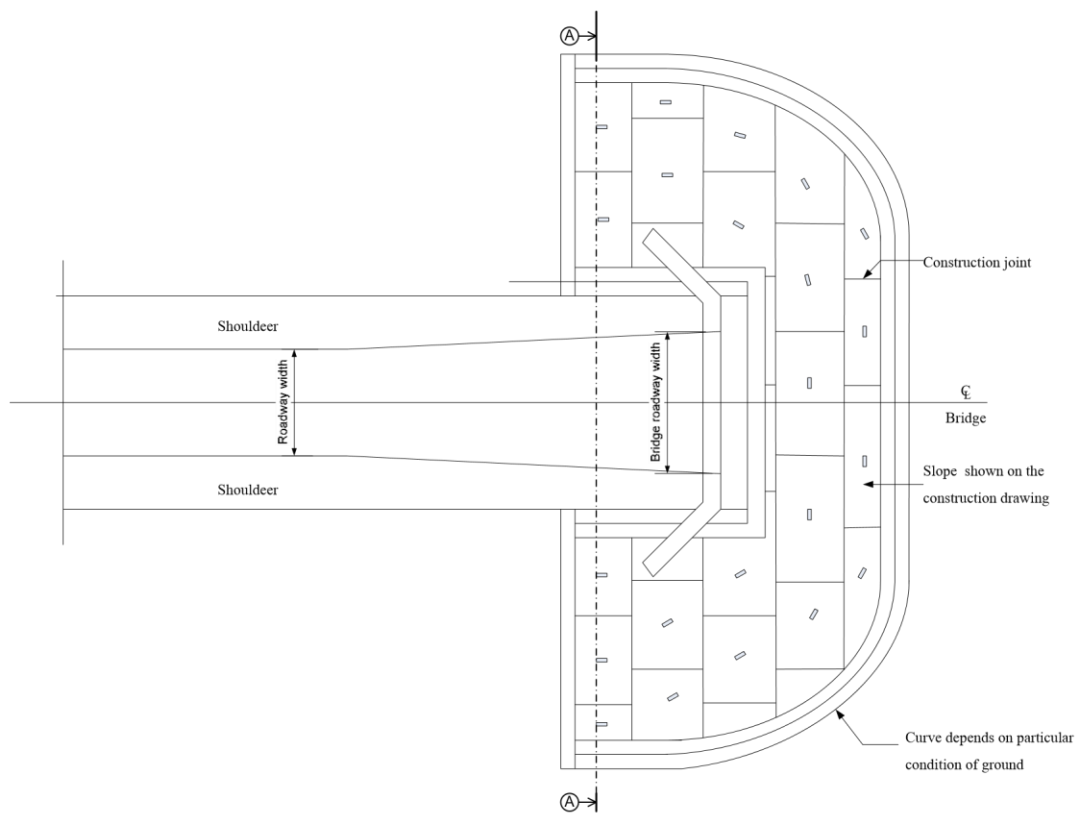
(1) โครงสร้างปองกันตอม่อ(abutment protector)มีหน้าที่รักษาเสถียรภาพและความ แข็งแรงของ ตอม่อ โดยทำหน้าที่เป็นกำแพงกันดินตามทางแรงดันดินที่กระทำตอม่อ ดังแสดงใน รูป 3-14

(2) ดาดคอนกรีตปองกันเชิงลาดริมตลิ่ง (concrete slope protection) มีลักษณะเป็นดาด คอนกรีต สำหรับปองกันการกัดเซาะ ใช้เมื่อดินริมตลิ่งมีความลาดชันมาก ไม่มีความมั่นคง ดังแสดงใน รูป 3-15

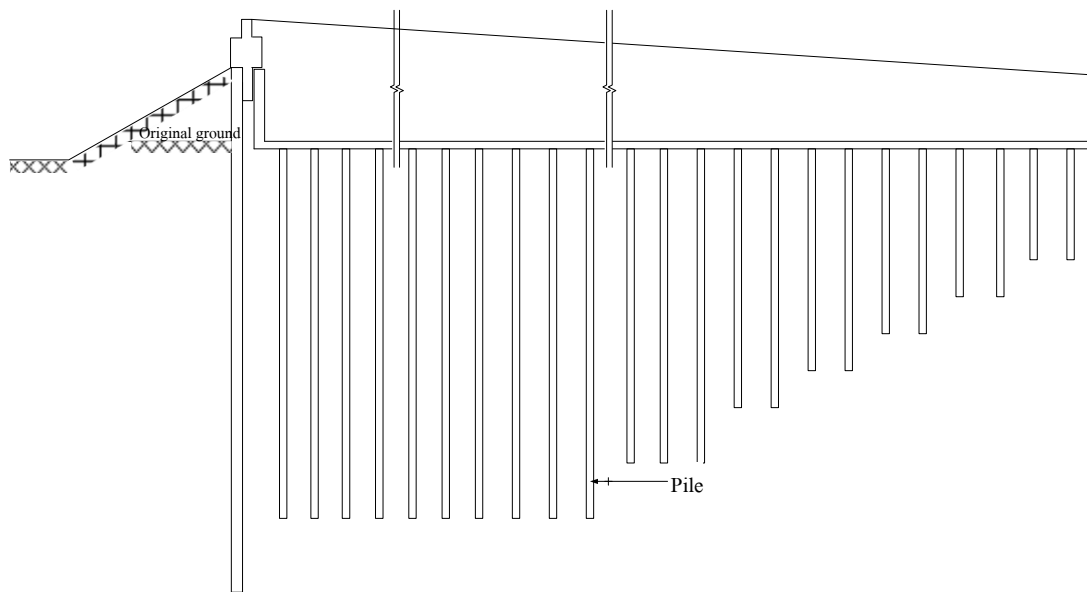
(3) โครงสร้างปรับการทรุดตัว (Bearing Unit) เป็นโครงสร้างที่ปรับการทรุดตัวของดิน บริเวณคอสะพานให้เป็นไปอย่างสม่ำเสมอ โดยตอกเสาเข็มที่มีความยาวไม่เท่ากันบริเวณคอสะพาน การใช้โครงสร้างปรับการทรุดตัวจะทำให้การทรุดตัวที่บริเวณคอสะพานเกิดขึ้นอย่างสม่ำเสมอเมื่อ เทียบกับตัวสะพาน ทำให้ไม่เกิดปัญหาการขยับเขยื้อน ตัวอย่างโครงสร้างปรับการทรุดตัวดังแสดงใน รูป 3-16



รูป 3-14 โครงสร้างป้องกันตอม่อ



รูป 3-15 ดาดคอนกรีตป้องกันเชิงลาดริมตลิ่ง



รูป 3-16 โครงสร้างปรับการทรุดตัว

6. การประมาณราคาคงก่อสร้าง

การประมาณราคาคงก่อสร้าง หมายถึง การคิดราคาคงก่อสร้าง เพื่อจะได้กำหนดราคากลาง และเตรียมงบประมาณให้พอเพียงต่อการก่อสร้าง การประมาณราคาควรจะต้องกระทำให้รอบคอบและละเอียด เพื่อให้ได้ราคาที่ใกล้เคียงกับราคาจริงในมากที่สุด ข้อมูลที่ได้จากการประมาณราคาสามารถ นำไปใช้เพื่อ

6.1 จัดทำงบประมาณการก่อสร้าง เพื่อกำหนดราคากลางเพื่อใช้เป็นบรรทัดฐานในการ ประเมินราคาของผู้เสนอราคาในการประมูลงาน

6.2 กำหนดค่างวดงานในการก่อสร้าง เพื่อเป็นข้อมูลประกอบการเบิกจ่ายค่างานในแต่ละงวด

6.3 คิดค่างานเพิ่มหรือลดจากสัญญาในงานก่อสร้าง ใช้ในกรณีที่มีการเพิ่มหรือลดงานจากที่กำหนดไว้ในแบบและสัญญา ซึ่งจะต้องทำการประมาณหาปริมาณงานและราคาที่เปลี่ยนแปลงไป

การประมาณราคาอาจแบ่งออกได้เป็น 2 ประเภทใหญ่ๆ คือ การประมาณราคาขั้นต้น และการประมาณราคาอย่างละเอียดดังนี้

(1) การประมาณราคาขั้นต้น เป็นการประมาณราคาอย่างคร่าวๆ จากแบบร่าง หรือข้อมูลสะพานที่ได้เคยก่อสร้างในบริเวณใกล้เคียงเพื่อตั้งงบประมาณการก่อสร้าง โดยที่ยังไม่จำเป็นต้องมีแบบก่อสร้างอย่างละเอียด การประมาณราคาโดยวิธีนี้มักจะอ้างอิงถึง ราคาต่อหน่วยพื้นที่ ต่อหน่วยความยาว หรือต่อหน่วยปริมาตรของการก่อสร้างในลักษณะเดียวกันที่เคยก่อสร้างมา ซึ่งอาจอ้างอิงราคากลางโดย การหาราคาวัสดุก่อสร้างจากสำนักดัชนีเศรษฐกิจการค้า กระทรวงพาณิชย์ สำนักงานปลัดกระทรวง พาณิชย์ และสำนักงานพาณิชย์จังหวัด สวนค่าแรงอ้างอิงจากสำนักงบประมาณ วิธีการคิดค่าใช้จ่ายอื่นๆ อ้างอิงจากคณะกรรมการควบคุมราคากลาง กระทรวงการคลัง และระเบียบสำนักนายกรัฐมนตรีหรือสวน ราชการที่เกี่ยวข้อง การประมาณราคาขั้นต้นนี้ขึ้นอยู่กับประมาณพื้นที่ ความยาว หรือ ปริมาตรว่า กระทำได้ไกล

เคียงความจริงมากน้อยเพียงใด วิธีการประมาณขั้นต้นสามารถกระทำได้อย่างรวดเร็ว แต่ ให้ผลค่อนข้างหายาบ อาจผิดพลาดได้สูงถึง 20-30%

(2) การประมาณราคาอย่างละเอียด หมายถึง การประมาณราคาโดยพิจารณาจากปริมาณวัสดุ แรงงาน และเครื่องจักรที่ใช้ จากแบบก่อสร้างที่ทำเสร็จสมบูรณ์แล้ว การประมาณราคาอย่างละเอียด ประกอบด้วยการถอดแบบเพื่อหาปริมาณงานแต่ละประเภท เช่น งานขุดดิน งานเทคอนกรีต งานผูกเหล็ก แล้วคูณปริมาณงานนั้นด้วยราคาต่อหน่วย ซึ่งประกอบด้วย ราคาวัสดุต่อหน่วย และราคาค่าแรงต่อหน่วย ผลคูณที่ได้จึงเป็นราคางานแต่ละรายการ เมื่อรวมยอดทุกรายการแล้วจะเป็นราคารวมของงานทั้งหมด

องค์ประกอบของการประมาณราคาได้แก่ การถอดแบบหาปริมาณวัสดุพร้อมเพื่อความสูญเสีย ราคาวัสดุ ราคาค่าแรงงาน และตัวคูณต่างๆ แบบฟอร์มที่ใช้ได้แก่ แบบคำนวณปริมาณงาน ในการประมาณราคาก่อสร้างให้ใช้หลักเกณฑ์และวิธีการดังนี้

2.1 การถอดแบบหาปริมาณวัสดุได้แก่เหล็กเส้น และคอนกรีตที่ใช้ก่อสร้างขึ้นสวน โครงสร้างเช่น เสาเข็ม เสาตอมอ คานยัน คานรัดหัวเสา คานรับพื้น กำแพงกันดิน เสา และราวสะพานใช้ หลักเกณฑ์ดังนี้

- เหล็กเส้น

การคิดปริมาณเหล็กเสริมงานคอนกรีต ให้คิดเป็นน้ำหนักโดยคำนวณหาความ ยาวเป็นเมตรตามแบบ แล้วคูณด้วยน้ำหนักเหล็ก (กก.ต่อ เมตร) ดังตารางที่ 1 ทั้งนี้หากจะคำนวณโดย ละเอียดแล้ว จะต้องบวกเพิ่มความยาวของมาตรฐาน และระยะทับต่อเหล็ก (ว.ส.ท. กำหนดระยะทับต่อ เหล็กเท่ากับ 36 เท่าของเส้นผ่านศูนย์กลางเหล็กกรณีเหล็กข้ออ้อย และ 48 เท่าเส้นผ่านศูนย์กลางเหล็ก กรณีเหล็กกลม) แต่การคำนวณดังกล่าวจะเสียเวลามาก ในขั้นการประมาณราคาเพื่อทำราคากลางนี้ เสนอ ให้คำนวณหาความยาวเหล็กตามปกติแล้วเพื่อระยะสำหรับการงอการต่อทาบ และการสูญเสีย ซึ่งขึ้นอยู่กับขนาดเหล็ก ดังนี้

ตาราง 3-1 น้ำหนักเหล็กเสริมต่อ เมตร

เหล็ก	ขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง, มม.	น้ำหนัก (กก./เมตร)
เหล็กกลม		
RB 6	6	0.222
RB 9	9	0.499
RB 12	12	0.888
RB 15	15	1.387
RB 19	19	2.226
RB 25	25	3.853
เหล็กข้ออ้อย		
DB 10	10	0.617
DB 12	12	0.888

DB 16	16	1.578
เหล็ก	ขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง, มม.	น้ำหนัก (กก./เมตร)
DB 20	20	2.466
DB 25	25	3.853
DB 28	28	4.834
DB 32	32	6.313

ตาราง 3-2 รอยละการเผื่อปริมาณงานเหล็กสำหรับการรอกขอ การตอทาบ และการสูญเสีย

(ที่มา กองควบคุมราคากลาง พ.ศ. 2535)

ขนาดเหล็ก (เส้นผ่านศูนย์กลาง)	ปริมาณเผื่อ (รอยละ)
6 มม.	5
9 มม.	7
12 มม.	9
16 มม.	11
20 มม.	13
25 มม. และมากกว่า	15

ตัวอย่างการคำนวณ

คานรัดหัวเสา ขนาดหน้าตัด 0.50×0.70 เมตร ยาว 10 เมตร ประกอบด้วยเหล็กนอน DB25 6 เส้น และ DB12 2 เส้น และเหล็กปลอก RB9 @ 0.20 ตลอดความยาว คำนวณปริมาณเหล็กที่ใช้ได้ ดังนี้

เหล็กนอน

เหล็ก	ความยาวจริง (ม.)	สวนเผื่อ(ม.)	ความยาวรวมสวน เผื่อ (ม.)	น้ำหนักเหล็ก (กก.)
DB25	$6 \times 10 = 60$	$0.15 \times 60 = 9$	69	$69 \times 3.853 = 265.86$
DB12	$2 \times 10 = 20$	$0.09 \times 20 = 1.8$	21.8	$21.8 \times 0.888 = 19.36$
รวม				285.22

เหล็กปลอก ยาว $2 \times (0.45 + 0.62) = 2.14$ เมตร (สมมุติระยะคานกรีตมุมบนและล่าง 4 ซม. และระยะคานกรีตมุมด้านข้าง 2.5 ซม. จำนวนปลอกที่ใช้ = $10 \times 100/20 = 50$ ทอน

เหล็ก	ความยาวจริง (ม.)	สวนเผื่อ(ม.)	ความยาวรวมสวน เผื่อ (ม.)	น้ำหนักเหล็ก (กก.)
RB9	$50 \times 2.14 = 107$	$0.07 \times 107 = 7.49$	114.49	$114.9 \times 0.499 = 57.13$

- คอกริต

ให้คำนวณหาปริมาณของคอกริตโดยแบ่งตามประเภท หรือ กำลังอัดของ คอกริต โดยให้คำนวณปริมาณของโครงสร้างแต่ละชั้นในหน่วยลูกบาศก์เมตร นำมารวมกัน แล้วเผื่อ การสูญเสียอีก 5% เช่น

$$\begin{aligned}\text{ปริมาณคอกริตฐานราก} &= \text{กว้าง} \times \text{ยาว} \times \text{ความลึกของฐานราก} \\ \text{ปริมาณคาน, เสา} &= \text{พื้นที่หน้าตัด} \times \text{ความยาว} \\ \text{ปริมาณพื้น} &= \text{พื้นที่ผิวหน้าพื้น} \times \text{ความหนาของพื้น} \\ &\text{เช่น คาน ค.ส.ล. ขนาด } 0.5 \times 0.7 \times 10.0 \text{ เมตร} \\ \text{ปริมาณคอกริต} &= 3.5 \text{ ลบ.ม.}\end{aligned}$$

$$\text{เผื่อความเสียหาย 5\%} = 0.05 \times 3.5 = 0.175 \text{ ลบ.ม.}$$

$$\text{รวมปริมาณคอกริตทั้งหมด} = 3.5 + 0.175 = 3.675 \text{ ลบ.ม.}$$

- ไม้แบบ

ให้คิดปริมาณไม้แบบตามพื้นที่ในหน่วย ตร.ม. ที่ห่อหุ้มคอกริตที่ทำ โครงสร้าง เช่น

$$\begin{aligned}\text{ฐานราก} &= \text{เส้นรอบรูป} \times \text{ความลึกของฐานราก} \quad \text{เสา} = \text{เส้นรอบรูป} \times \text{ความสูงเสา} \\ \text{คาน} &= (2 \times \text{ความลึกคาน} + \text{ทองคาน}) \times \text{ความยาวคาน} \quad \text{พื้นที่} = \text{กว้าง} \times \text{ยาว}\end{aligned}$$

- ตะปู

ให้ใช้ 0.2 – 0.4 กก. ต่อ พื้นที่ไม้แบบ 1 ตร.ม.

2.2 วัสดุที่จะต้องจัดซื้อหรือจัดหา เช่น เสาเข็มคอกริต คานคอกริต พื้นคอกริตอัดแรง เหล็ก หิน ทราย คอกริตผสมเสร็จ ไม้แบบ ให้อิงราคาวัสดุของสำนักดัชนีเศรษฐกิจการค้า กระทรวงพาณิชย์ แล้วตรวจสอบเทียบกับราคาวัสดุจากแหล่งจำหน่ายในท้องถิ่นอย่างน้อย 2 แห่ง ในกรณีที่วัสดุ นั้นไม่มีจำหน่ายในท้องถิ่น เช่น แผนยางรองพื้นสะพาน ให้สอบถามราคาจากผู้ผลิตหรือผู้แทนจำหน่ายโดยตรง

2.3 ค่าใช้จ่ายส่วนที่จ้างเหมาหรือจ้างทำ เช่น จ้างตอกเสาเข็ม ทำปายซื้อสะพาน ให้อิงราคาของสำนักงบประมาณ (ถ้ามี) แล้วตรวจสอบกับราคาท้องถิ่นอย่างน้อย 2 แห่ง

2.4 ค่าแรง การคิดค่าแรงโดยทั่วไปคิดเป็นค่าแรงต่อหน่วยงานที่ทำได้ เช่น ค่าแรงเทคอกริต ต่อปริมาณคอกริต 1 ลบ.ม. ค่าแรงงานเหล็กเสริม ต่อ น้ำหนักเหล็ก เป็น กก. เป็นต้น ดังนั้นแต่ละ งานจะมีค่าแรงไม่เท่ากันขึ้นอยู่กับว่าต้องใช้ทักษะช่างมากน้อยเพียงใด การคิดค่าแรงช่างให้อิงจากค่าแรง ที่จ้างกันจริงในแต่ละพื้นที่ของประเทศ หรือ อิงจากราคาที่สำนักงบประมาณกำหนด

2.5 ราคาก่อสร้างทั้งหมด คือ ผลรวมของค่าวัสดุ ค่าจ้างเหมา และค่าแรงงาน แล้วคูณด้วย ตัวคูณ F ตามหลักเกณฑ์การคิดค่า F ที่ทางราชการกำหนด ในส่วนของงานเชิงลาดสะพานให้ใช้ หลักเกณฑ์เดียวกับงานทาง

7. ขออนุญาตในการจ้างที่ปรึกษาโครงการก่อสร้างสะพาน

ในกรณีที่สะพานมีขนาดไม่ใหญ่มาก เช่น สะพานที่มีความยาวขวงไม่เกิน 10 เมตร และมี ความยาวรวมไม่เกิน 50 เมตร ท้องถิ่นอาจดำเนินการได้เอง โดยอาจจ้างที่ปรึกษาแนะนำ และควบคุมการ ก่อสร้าง แต่เมื่อสะพานมีขนาดใหญ่ขึ้น มีความยาวขวงมากกว่า 10 เมตร หรือ มีความยาวรวมเกิน 50เมตร อาจจะไม่เกินความสามารถของท้องถิ่น ในกรณีนี้ท้องถิ่นควรพิจารณาจ้างที่ปรึกษาทำการสำรวจออกแบบประมาณราคา ก่อสร้างและควบคุมงานอัตราค่าจ้างที่ปรึกษาให้ปฏิบัติตามระเบียบกระทรวงมหาดไทย ว่าด้วยการพัสดุของหน่วยการบริหารราชการส่วนท้องถิ่น พ.ศ. 2535 ซึ่งได้กำหนดว่า อัตราค่าจ้างที่ ปรึกษาให้เป็นไปตามความเหมาะสมและประหยัดโดยให้คำนึงถึงองค์ประกอบต่างๆ เช่น ลักษณะของ งานที่จะจ้าง อัตราค่าจ้างของงานในลักษณะเดียวกันที่หน่วยการบริหารราชการส่วนท้องถิ่น สอนราชการ หรือ รัฐวิสาหกิจเคยจ้าง จำนวนคน-เดือน (Man-months) เทาที่จำเป็น ดัชนีค่าครองชีพ เป็นต้น

บทที่ 4

การก่อสร้างและควบคุม งานสะพาน

1. การควบคุมงาน

เนื่องจากงานก่อสร้างสะพานเกี่ยวข้องกับความปลอดภัย และความมั่นคงแข็งแรงในการใช้งาน จึงจำเป็นที่จะต้องจัดให้มีช่างผู้ควบคุมงาน เพื่อให้งานก่อสร้างสะพานเป็นไปตามข้อตกลงและถูกต้อง ตามแบบที่กำหนดรวมถึงต้องจัดให้มีคณะกรรมการตรวจการจ้างเมื่อสะพานก่อสร้างหรือบูรณะแล้วเสร็จ ผู้ควบคุมงานก่อสร้างต้องมีความรู้ความชำนาญในการก่อสร้างสะพาน และเป็นผู้ที่มีความซื่อสัตย์สุจริต เพื่อให้การควบคุมงานเป็นไปอย่างถูกต้องตามสัญญาและตามมาตรฐานกำหนด หากผู้ควบคุมงานประพฤติมิชอบ ไม่เคร่งครัดในหน้าที่ปล่อยปละละเลย หรือร่วมมือกับผู้รับจ้าง ลดขนาด ปริมาณ หรือคุณภาพของวัสดุก่อสร้างส่งผลให้ถนนไม่มีความมั่นคงแข็งแรงตามมาตรฐาน เป็นเหตุให้ผู้ใช้สะพานได้รับความเดือดร้อน และราชการเสียหาย

การกำหนดขั้นตอนการดำเนินการ จะเป็นเครื่องมือช่วยให้ช่างผู้ควบคุมงานทราบบทบาทหน้าที่ความรับผิดชอบตามระเบียบ และขอส่งการสามารถปฏิบัติงานตามมาตรฐานงานก่อสร้างได้อย่างมีประสิทธิภาพ **ขั้นตอนการดำเนินการของช่างผู้ควบคุมงาน มีดังนี้**

(1) การเตรียมตัวของช่างควบคุมงาน

1. เตรียมสภาพร่างกายให้มีความพร้อมที่จะทำงานภาคสนาม หากมีโรคประจำตัว เช่น โรคภูมิแพ้ ควรเตรียมยาป้องกัน และรักษาโรคให้พร้อม เป็นต้น
2. เตรียมสภาพจิตใจให้มีความหนักแน่น ไม่อ่อนไหวง่าย พร้อมที่จะแก้ปัญหาอุปสรรคและมีมนุษยสัมพันธ์ที่ดี สามารถประสานงานกับผู้ที่เกี่ยวข้อง เช่น คณะกรรมการตรวจการจ้าง ผู้รับจ้างและประชาชนในพื้นที่ได้เป็นอย่างดี
3. ปฏิบัติหน้าที่ด้วยความตั้งใจ และยึดจรรยาบรรณที่หน่วยงานกำหนด
4. ใฝ่หาความรู้ทั้งด้านทฤษฎีและปฏิบัติอย่างสม่ำเสมอ

(2) การเตรียมเอกสาร เครื่องมือ

1. จัดเตรียมแบบแปลน รายละเอียดข้อกำหนดการก่อสร้าง สัญญาจ้าง ประกาศประกวดราคา (ซึ่งถือว่าเป็นส่วนหนึ่งของสัญญา) และเอกสารแนบท้ายสัญญาอื่นๆ เช่น แบบมาตรฐาน ต่างๆ เป็นต้น
2. จัดเตรียมแบบฟอร์มต่างๆ ที่เกี่ยวข้อง เช่น แบบรายงานประจำวัน แบบรายงานประจำสัปดาห์ แบบรายงานประจำเดือน แบบรายงานคณะกรรมการ

ตรวจการจาง แบบทดสอบความ แน่นในสนาม (Field Density Test) แบบ
การคำนวณการระดับ แบบการคำนวณปริมาณงานดิน แบบการสงงาน เปนตน

3. ตรวจสอบเครื่องมืออุปกรณ์ที่จำเป็นต้องใช้ในการควบคุมงาน ได้แก่ เครื่องมือ
ชุด สำรวจ เพื่อตรวจสอบแนวและระดับ เปนตน

- (3) ศึกษารายละเอียดสัญญา แบบแปลนและเอกสารแนบท้ายสัญญา หากมีข้อความใด ขัดแย้ง
หรือคลาดเคลื่อนไม่ครบถ้วนให้รายงานคณะกรรมการตรวจการจาง ทันทที
- (4) ตรวจสอบแบบแปลนกับสถานที่ก่อสร้างจริง อีกครั้งหนึ่ง เพื่อตรวจสอบสภาพพื้นที่ หรือปัญหา
อันเกี่ยวเนื่องกับสาธารณูปโภคต่างๆ เช่น สภาพรอน้ำ เสาไฟฟ้า ท่อประปา อยู่ในบริเวณ
พื้นที่การ ก่อสร้างหรือไม่



รูปที่ 4-1 สภาพรอน้ำที่จะก่อสร้างสะพาน

- (5) ตรวจสอบแผนปฏิบัติงานของผู้รับจ้าง เพื่อนำเสนอคณะกรรมการตรวจการจาง
- (6) จัดทำแผนผังการควบคุมงาน โดยมีรายละเอียดดังนี้
 - (6.1) แผนภูมิการปฏิบัติงาน (ระบุชื่อตำแหน่ง)
 - (6.2) แผนที่แสดงที่ตั้งโครงการ
 - (6.3) แบบแปลนรูปตัดขวางและตามยาว
 - (6.4) แผนปฏิบัติงาน
 - (6.5) รายงานผลความก้าวหน้าของการก่อสร้าง
 - (6.6) สำเนาคำสั่งและหนังสือสั่งการที่สำคัญ
- (7) ควบคุมให้ผู้รับจ้างติดตั้งป้ายระบุรายละเอียดโครงการตามที่กระทรวงมหาดไทยกำหนด ณ
บริเวณพื้นที่ก่อสร้าง เพื่อเป็นการประชาสัมพันธ์โครงการให้ประชาชนทั่วไปทราบ

องค์กรปกครองส่วนท้องถิ่น.....	
โครงการ.....	
สถานที่ก่อสร้าง.....	
ปริมาณงาน.....	
ระยะเวลา.....	ปีงบประมาณ.....
ค่าก่อสร้าง.....	

รูปที่ 4-2 ป้ายแสดงโครงการก่อสร้างสะพาน (โดยระบุรายละเอียด)

- (8) ระหว่างการก่อสร้าง ควรให้ผู้รับจ้างจัดทำและติดตั้งป้ายเตือนระบุเขตพื้นที่ก่อสร้าง เพื่อความปลอดภัยแก่ประชาชน และผู้ที่ปฏิบัติงานในภาคสนาม
- (9) ควรมิให้ผู้รับจ้างเก็บตัวอย่างวัสดุตามขั้นตอนที่มาตรฐานกำหนด เพื่อนำไปทดสอบ ในห้องทดสอบ ในระหว่างการก่อสร้างหากมีข้อสงสัยว่าวัสดุที่นำมาใช้ไม่ตรงกับตัวอย่างวัสดุที่เคยนำส่งห้องทดสอบให้เก็บตัวอย่างวัสดุนั้นไปทำการทดสอบใหม่ หรือพบว่าคุณภาพวัสดุไม่ได้มาตรฐานให้สั่งระงับการนำวัสดุนั้นไปใช้ในการก่อสร้าง



รูปที่ 4-3 การเก็บข้อมูลคอนกรีต ภาคสนามเพื่อทดสอบในห้องปฏิบัติการ

ทั้งนี้งานวัสดุชั้นโครงสร้างทาง ควรทำการเก็บตัวอย่าง ของวัสดุที่นำมากองไว้บริเวณที่ก่อสร้าง สำหรับงานเหล็กทำการสุ่มเก็บตัวอย่างทุกๆ 100 เส้นต่อนึ่งตัวอย่างทุกขนาดและชนิดของ เหล็กเส้น

(10) ให้ถือปฏิบัติตามระเบียบกระทรวงมหาดไทย ว่าด้วยการพัสดุขององค์กรปกครอง ส่วนท้องถิ่น เรื่องหน้าที่ของช่างควบคุมงานอย่างเคร่งครัดดังนี้

(10.1) ตรวจและควบคุมงาน ณ สถานที่ที่กำหนดไว้ในสัญญา

- ตรวจและควบคุมงานทุกวันโดยให้เป็นไปตามแบบรูปรายการและข้อกำหนด ต่างๆ
- สั่งเปลี่ยนแปลงแก้ไขเพิ่มเติม หรือลดปริมาณงานตามที่เห็นสมควรและตาม หลักวิชาการเพื่อให้ เป็นไปตามแบบรูปรายการละเอียดและข้อกำหนด (หากไม่เป็นไปตามแบบรูป รายการและข้อกำหนดต้องรายงานคณะกรรมการตรวจการจ้างพิจารณาทันที)
- ถ้าผู้รับจ้างไม่ปฏิบัติตามให้สั่งหยุดงานนั้นเฉพาะส่วนหนึ่งส่วนใดหรือ ทั้งหมดแล้วแต่กรณีไว้ก่อน จนกว่าผู้รับจ้างยินยอมปฏิบัติให้ถูกต้องตามหลักวิชาการ และรายงาน คณะกรรมการตรวจ การจ้างทันที

(10.2) หากผู้รับจ้างก่อสร้างล่าช้ากว่าแผนงาน ให้ทำหนังสือแจ้งเตือนผู้รับจ้างให้เร่งรัด ดำเนินการก่อสร้างให้เป็นไปตามแผนงาน และรายงานให้กรรมการตรวจการจ้าง ผู้ บริหาร ท้องถิ่น เพื่อทราบและพิจารณาดำเนินการต่อไป

(10.3) สั่งพักงาน

- ในกรณีที่ปรากฏว่าแบบรูปรายการข้อกำหนดขัดแย้งกัน
- หรือเป็นที่คาบคั่งไถ่ถามถึงแม้งานนั้นจะเป็นไปตามแบบรูปรายการ รายละเอียดข้อกำหนด แต่เมื่อสำเร็จแล้วจะไม่มั่นคงแข็งแรง
- หรือไม่เป็นไปตามหลักวิชาการที่ดี
- หรือไม่ปลอดภัย
- เมื่อสั่งพักงานแล้ว ต้องรายงานต่อคณะกรรมการตรวจการจ้างทันที

(10.4) จัดบันทึกการปฏิบัติงานของผู้รับจ้าง และเหตุการณ์แวดล้อมเป็นรายวัน พร้อม ทั้ง ผลการปฏิบัติงานอย่างน้อย 2 ฉบับ รายงานให้คณะกรรมการตรวจการจ้างทราบ ทุกสัปดาห์และ เก็บ รักษาไว้เพื่อมอบให้แก่เจ้าหน้าที่พัสดุเมื่อเสร็จงานแต่ละงวด โดยให้ถือว่าเอกสารสำคัญ ของทาง ราชการเพื่อประกอบการตรวจสอบของผู้มีหน้าที่ที่เกี่ยวข้องต่อไป

(10.5) รายงานผลการปฏิบัติงานของผู้รับจ้างว่าเป็นไปตามสัญญา ให้คณะกรรมการ ตรวจ การ จ้างทราบภายใน 3 วันทำการ ในวันกำหนดลงมือทำงานของ ผู้รับจ้างตามสัญญา และในวันส่ง มอบงานแต่ละงวด

(10) เป็นผู้รวบรวมเอกสารเพื่อประกอบการลงทะเบียนพัสดุ

ข้อเสนอแนะสำหรับชาวผู้ควบคุมงาน

(1) เมื่อพบปัญหาอุปสรรคในการดำเนินการงานก่อสร้าง อย่าเก็บปัญหานั้นไว้โดยลำพัง ให้ รวบรวมรายงานปัญหาอุปสรรคเสนอคณะกรรมการตรวจการจ้างและผู้บริหารท้องถิ่นเพื่อทราบ และ พิจารณาแนวทางแก้ไขปัญหาดังกล่าวตั้งแต่มเริ่มต้นได้อย่างทันทางที่

(2) การสั่งหยุดงานต้องสั่งเป็นลายลักษณ์อักษร อย่างมีเหตุผล และรายงาน คณะกรรมการ ตรวจการจ้างทราบทันที

(3) เป็นผู้ตรวจสอบสภาพความเสียหายของโครงการในระหว่างระยะเวลาประกัน สัญญา หากพบว่ามีส่วนใดส่วนหนึ่งชำรุดเสียหายให้รีบรายงานผู้บริหารท้องถิ่น เพื่อจะได้แจ้งให้ผู้ รับจ้าง ซ่อมแซมแก้ไขโดยเร็ว



รูปที่ 4-4 การตรวจสอบสภาพของสะพานภายหลังการส่งมอบงานและอยู่ในระยะเวลาประกันงาน

2. การตรวจรับ/ ตรวจการจ้างงานก่อสร้าง

โดยทั่วไปสัญญาการก่อสร้างจะแบ่งงานออกเป็นงวดๆ โดยกำหนดรายละเอียดของงาน พร้อม กับเงื่อนไขของการจ่ายเงิน แต่การตรวจรับหรือตรวจการจ้างงานแต่ละงวด คณะกรรมการ ตรวจการจ้าง สวมมากจะใช้วิธีซักถามรายละเอียดกับผู้ควบคุมงาน โดยไม่ได้ศึกษารายละเอียด ของงวดงานตามสัญญา ก่อน ซึ่งเป็นสาเหตุสำคัญทำให้เกิดความไม่ ครอบคลุม ในงานก่อสร้าง สะพาน

ดังนั้น เพื่อให้การตรวจรับหรือการตรวจการจ้างงานเป็นไปอย่างถูกต้อง คณะกรรมการตรวจ การจ้าง ตามระเบียบวาดวยการพัสดุ มีหน้าที่โดยสรุปดังนี้

(2.1) ตรวจสอบรายงานประจำสัปดาห์เปรียบเทียบกับแบบรูป รายการก่อสร้างและข้อกำหนด ในสัญญา

(2.2) รับทราบและพิจารณาการสั่งหยุดงานของชาวผู้ควบคุมงาน

(2.3) หากมีปัญหาหรือข้อสงสัยให้ออกตรวจงาน หากเห็นว่าไม่ถูกต้องตามหลักวิชาช่างหรือมาตรฐานงานให้พิจารณาแก้ไข เพิ่มเติม หรือลดปริมาณงานตามผลการประชุมรวมของคณะกรรมการ

ตรวจการจ้างผู้รับจ้าง ช่างผู้ควบคุมงาน และเสนอผู้บริหารท้องถิ่นพิจารณาอนุมัติต่อไป

(2.4) ให้ตรวจผลงานที่ผู้รับจ้างส่งมอบภายใน 3 วันทำการ นับจากวันที่ผู้รับจ้างขอส่งมอบ งานให้แต่ละงวด หากไม่สามารถดำเนินการได้ต้องมีเหตุผลประกอบเรื่อง และให้ทำการตรวจการจ้าง โดยเร็วต่อไป

(2.5) เมื่อตรวจสอบแล้วเห็นว่าถูกต้องไหลงนามในใบตรวจการจ้าง แต่หากพบวามผลงาน ไม่เป็นไปตามสัญญา ให้รายงานผู้บริหารท้องถิ่นและผู้รับจ้างทราบเพื่อพิจารณาดำเนินการแก้ไขต่อไป (2.6) หากกรรมการตรวจการจ้างบางรายไม่ตรวจรับงาน จะต้องทำความเข้าใจกับหลักฐาน แล้วเสนอผู้บริหารท้องถิ่นพิจารณาสั่งการต่อไป

3. การกำหนดบุคลากร

เพื่อให้การดำเนินงานก่อสร้างสะพานเป็นไปอย่างมีประสิทธิภาพ ควรกำหนดบุคลากร ให้ เหมาะสมกับงานในแต่ละขั้นตอน ดังนี้

ตารางที่ 4-1 แสดงการจัดบุคลากรขององค์การปกครองส่วนท้องถิ่น สำหรับงานก่อสร้างและบำรุงรักษาสะพาน

ประเภทสะพาน	การออกแบบ	ประมาณราคา	การควบคุมงาน	* การตรวจรับงาน	การบำรุงรักษา
Slab Type	วิศวกรโยธา	นายช่างโยธา	นายช่างโยธา/ วิศวกรโยธา	วิศวกรโยธา	นายช่างโยธา
Plank Girder	วิศวกรโยธา	นายช่างโยธา	นายช่างโยธา/ วิศวกรโยธา	วิศวกรโยธา	นายช่างโยธา

หมายเหตุ * ในการตรวจรับงานเป็นหน้าที่ของคณะกรรมการตรวจรับงาน ซึ่งควรมีวิศวกรโยธา อย่างน้อย 1 คนเข้าร่วมเป็นกรรมการด้วย และหากไม่มีบุคลากรอาจขอความร่วมมือจากหน่วยงานอื่นที่มีบุคลากรผู้เชี่ยวชาญ



รูปที่ 4-5 สะพานแบบต่างๆ ที่ก่อสร้าง

4. มาตรฐานวัสดุ

การก่อสร้างงานสะพานนั้น จะประกอบไปด้วยงานหลักๆ อยู่ 2 งาน ได้แก่ งานก่อสร้างสะพาน และ งานก่อสร้างถนนที่пенสวนเชื่อมต่อกับสะพาน ฉะนั้นในงานมาตรฐานสะพานจะอ้างอิงคุณสมบัติของวัสดุและวิธีการก่อสร้าง จาก มาตรฐานถนน ทางเดินและทางเท้าเพื่อให้เกิดความสอดคล้องกัน

***สถ. - มส. - 001 มาตรฐานปูนซีเมนต์** ปูนซีเมนต์ที่ใช้ในงานโครงสร้างทั้งหมด ให้ใช้ตามมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม มอก. 15 เล่ม 1-2517 ดังนี้

- ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภท 1 (ธรรมดา) ซึ่งใช้กับงานโครงสร้างทั่วไป ได้แก่ ปูนซีเมนต์ตราช้าง บริษัทปูนซีเมนต์ไทย จำกัด ปูนซีเมนต์ตราพญานาคเคียรเดียวสีเขียวของบริษัทชลประทานซีเมนต์ จำกัด ปูนซีเมนต์ตราเพชรเม็ดเดียวของ บริษัทปูนซีเมนต์นครหลวง จำกัด เป็นต้น
- ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภท 2 เป็นปูนปอร์ตแลนด์ที่ให้ความรอนปานกลาง และมีความต้านทานต่อซัลเฟตปานกลาง
- ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภท 3 (รับกำลังอัดสูง) ซึ่งใช้กันในงานรับแรงสูงเร็ว

หรือที่เรียกว่า (High Early Strength) สำหรับงานคอนกรีตที่ต้องการรับน้ำหนักได้เร็ว เช่น ปูนซีเมนต์ เอราวัน ของบริษัทปูนซีเมนต์ไทย จำกัด ปูนซีเมนต์ตราสามเพชร ของบริษัทปูนซีเมนต์นครหลวง จำกัด ปูนซีเมนต์ตราพญานาคเศียรเดียวสีแดง ของบริษัทชลประทานซีเมนต์ จำกัด เป็นต้น

- ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภท 4 เป็นปูนปอร์ตแลนด์ที่ให้ความร้อนต่ำ
- ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภท 5 เป็นปูนปอร์ตแลนด์ที่ทนซัลเฟตสูง

คุณลักษณะของปูนซีเมนต์ในการก่อสร้าง

- (1) ปูนซีเมนต์ที่ใช้ในงานก่อสร้างทั้งหมดถ้าแบบหรือรายการประกอบแบบ เฉพาะงานไม่ได้กำหนดว่า เป็นปูนซีเมนต์ประเภทใดให้อธิบายเป็นปูน ซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภท 1
- (2) ถ้าใช้ปูนซีเมนต์ประเภทแรงสูงเร็ว ในการก่อสร้างของโครงสร้างให้ใช้ปูนซีเมนต์ ปอร์ตแลนด์ประเภท 3
- (3) ผลิตภัณฑ์ ต้องบรรจุสูงให้เรียบร้อยหรือเป็นปูนซีเมนต์ที่เก็บในภาชนะบรรจุของ บริษัทผู้ผลิต
- (4) ปูนซีเมนต์บรรจุต้องเก็บไว้บนพื้นที่ยกสูงกว่าพื้นดินอย่างน้อย 30 เซนติเมตร ในโรงเก็บที่มีหลังคาคลุมและมีฝากันฝนได้ดี
- (5) ห้ามใช้ปูนซีเมนต์เสื่อมคุณภาพ เช่น ปูนซีเมนต์ที่แข็งจับตัวกันเป็นก้อน
- (6) ในโครงสร้างขึ้นเดียวกัน เช่น เสา คาน พื้น เป็นต้น ห้ามใช้ปูนซีเมนต์ต่างประเภท ผสมคอนกรีตปนกัน

* สก. - มส. - 002 มาตรฐานวัสดุชนิดเม็ด หรือวัสดุมวลรวม (Aggregates) สำหรับงานคอนกรีต วัสดุมวลรวม ที่ใช้งานคอนกรีต แบ่งเป็น 2 ชนิด คือ

- วัสดุมวลรวมหยาบ (Coarse Aggregates) หมายถึงวัสดุที่มีขนาดค่าตะแกรงเบอร์ 4 ขึ้นไป ได้แก่วัสดุหินยอย กรวดยอย ซึ่งมีคุณสมบัติตามที่กำหนด
- วัสดุมวลรวมละเอียด (Fine Aggregates) หมายถึง วัสดุที่มีขนาดผ่านตะแกรงเบอร์ 4 ลงมา ได้แก่ วัสดุ หินฝุ่น ทราย ซึ่งมีคุณสมบัติตามที่กำหนด

คุณสมบัติ

วัสดุมวลรวมหยาบ (Coarse Aggregates) หรือ หินหรือกรวด

- (1) สะอาดปราศจากจากวัสดุอื่น เช่น วัชพืช ดินเหนียว เป็นต้น
- (2) ค่าจำนวนสวนรอยละของความสึกหรอ (Percent of wear) ไม่มากกว่าร้อยละ 40
- (3) เมื่อทดสอบการคงตัว (Soundness Test) โดยใช้สารละลายมาตรฐานโซเดียม

ซัลเฟต ตามกรรมวิธีรวม 5 วัฏจักร น้ำหนักของวัสดุหินยอย หรือกรวดยอยที่หายไป ต้องไม่มากกว่าร้อยละ 12

- (4) มีค่าจำนวนสวณรอยละของการดูดซึมน้ำไม่เกิน 5
- (5) มีค่าดัชนีความแบน (Flakiness Index) ไม่มากกว่ารอยละ 25
- (6) มีส่วนที่ผ่านตะแกรง เบอร์ 200 ไม่มากกว่ารอยละ 0.25
- (7) มีมวลคละผ่านตะแกรง แสดงดังตารางที่ 4-2

ตารางที่ 4-2 ตารางมวลคละผ่านตะแกรงของวัสดุมวลรวมหยาบ (Coarse Aggregates)
สำหรับคอนกรีต

ขนาดของตะแกรง มาตรฐาน	น้ำหนักที่ผ่านตะแกรงมีค่าเป็นร้อยละ				
	2"	1 1/2"	1"	3/4"	1/2"
2 1/2"	100				
2"	95 - 100	100			
1 1/2"		95 - 100	100		
1"	35 - 70		95 - 100	100	
3/4"		35 - 70		90 - 100	100
1/2"	10 - 30		25 - 60		90 - 100
3/8"		10 - 30		20 - 55	40 - 70
เบอร์ 4	0 - 5	0 - 5	0 - 10	0 - 10	0 - 15
เบอร์ 8	0		0 - 5	0 - 5	0 - 5

วัสดุมวลรวมละเอียด (Fine Aggregates) หรือทราย

- (1) เป็นทรายน้ำจืดที่หยาบคมแข็งแกรง
- (2) สะอาดปราศจากวัสดุอื่น เช่น วัชพืช ดินเหนียว เปลือกหอย เกล็ดหิน เป็นต้น
- (3) มีสารอินทรีย์ปะปนอยู่ในทราย เมื่อทดสอบด้วยสารละลาย Sodium Hydroxide

chem 3 เปอร์เซนต์ สีของสารละลายที่ได้จากการทดสอบต้องอ่อนกว่าสีของกระจกเทียบมาตรฐานเบอร์ 3 หรืออ่อนกว่าสารละลาย Potassium Dichromate

- (4) มีค่าโมดูลัสความละเอียด (Fineness Modulus) อยู่ระหว่าง 2.3 – 3.1
- (5) เมื่อทดสอบการคงตัว (Soundness Test) น้ำหนักของวัสดุหินย่อย หรือกรวดย่อยที่หายไปต้องไม่มากกว่าร้อยละ 10
- (6) มีส่วนที่ผ่านตะแกรง เบอร์ 200 ไม่เกินร้อยละ 3
- (7) มีมวลคละผ่านตะแกรง แสดงดังตารางที่ 4-3

ตารางที่ 4-3 ตารางมวลคละผานตะแกรงของวัสดุชนิดเม็ด ละเอียด (Fine Aggregates)
สำหรับผิวจราจรคอนกรีต

ขนาดตะแกรงมาตรฐาน	น้ำหนักที่ผานตะแกรงเปอร์ยล
3/8"	100
เบอร์ 4	95 - 100
เบอร์ 8	80 - 100
เบอร์ 16	50 - 85
เบอร์ 30	25 - 60
เบอร์ 50	10 - 30
เบอร์ 100	2 - 10

* สก. - มส. - 003 มาตรฐานเหล็กเสริมคอนกรีต (Reinforcement)

เหล็กเสริมคอนกรีต หมายถึง เหล็กเสริมในงานคอนกรีตเสริมเหล็กที่ใช้ทำผิวจราจรคอนกรีต ซึ่ง แบ่งได้เป็น 2 ประเภท คือ เหล็กเส้นกลม (Round Bar) และเหล็กเส้นขอย่อย (Deformed Bar) คุณสมบัติ

(1) เหล็กเส้นกลม (Round Bar)

ต้องมีคุณสมบัติตามมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม มอก. 20-2527 ซึ่งมี รายละเอียด ดังนี้

- คุณสมบัติทางกล แสดงดังตารางที่ 4-4

ตารางที่ 4-4 แสดงคุณสมบัติทางกลของเหล็กเสริมคอนกรีต

เหล็กเส้นกลม	ความต้านแรงดึงที่จุดคราก ไม่น้อยกว่า (กก./ตร.ซม.)	ความต้านแรงดึงสูงสุด ไม่น้อยกว่า (กก./ตร.ซม.)	ความยืดในขวง ความยาว 5 เทา ของเส้นผานศูนย์ กลางไม่น้อยกว่า (รอยละ)	การทดสอบดวยการตัดโค่งเยนนี้	
				มุมการตัด (องศา)	เส้นผานศูนย์ กลางวงตัด
SR 24	2400	3900	21	180	1.5 เทาของเส้น
					ผานศูนย์กลางระบุ

- เกณฑ์ความคลาดเคลื่อนสำหรับเส้นผานศูนย์กลางของเหล็กเส้นกลม แสดง ดัง

ตารางที่ 4-5

ตารางที่ 4-5 แสดงเกณฑ์ความคลาดเคลื่อน สำหรับเส้นผ่านศูนย์กลางของเหล็กเสริมกลม

ชื่อขนาดเส้นผ่าน ศูนย์กลาง (มิลลิเมตร)		เกณฑ์ความคลาดเคลื่อน ไม่เกินกว่า (มิลลิเมตร)	มวลต่อเมตร (กิโลกรัม)	เกณฑ์ความคลาดเคลื่อน สำหรับ	
				มวลต่อเมตร	
				เฉลี่ย รอยละ	แต่ละเส้น รอยละ
RB 6	6	± 0.4	0.222	± 5.0	± 10.0
RB 9	9	± 0.4	0.499	± 5.0	± 10.0
RB 12	12	± 0.4	0.888	± 5.0	± 10.0
RB 15	15	± 0.4	1.387	± 5.0	± 10.0
RB 19	19	± 0.5	2.226	± 3.5	± 6.0
RB 22	22	± 0.5	2.984	± 3.5	± 6.0
RB 25	25	± 0.5	3.853	± 3.5	± 6.0
RB 28	28	± 0.6	4.834	± 3.5	± 6.0
RB 34	34	± 0.6	7.127	± 3.5	± 6.0

(2) เหล็กขดออย (Deformed Bar) ต้องมีคุณสมบัติมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม มอก. 24-2527 ซึ่ง
มีรายละเอียดดังนี้

- คุณสมบัติทางกล แสดงดังตารางที่ 4-6

ตารางที่ 4-6 แสดงคุณสมบัติทางกลของเหล็กขอลอย

สัญลักษณ์	ความต้านแรงดึงที่จุดคราก ไม่น้อยกว่า (กก./ตร.ซม.)	ความต้านแรงดึงสูงสุด ไม่น้อยกว่า (กก./ตร.ซม.)	ความยืดในวง ความยาว 5 เทา ของเส้นผ่านศูนย์กลาง ไม่น้อยกว่า (รอยละ)	การทดสอบด้วยการดัดโค้งเย็น	
				มุมการดัด (องศา)	เส้นผ่านศูนย์กลางวงดัด
SD 30	3000	4900	17	180	4 เทาของเส้นผ่านศูนย์กลาง ระบุ
SD 40	4000	5700	15	180	5 เทาของเส้นผ่านศูนย์กลาง ระบุ
SD 50	5000	6300	13	90	5 เทาของเส้นผ่านศูนย์กลาง ระบุ

- เกณฑ์ความคลาดเคลื่อนสำหรับมวลต่อเมตรของเหล็กขอลอย แสดงดัง ตารางที่ 4-7

ตารางที่ 4-7 แสดงเกณฑ์ความคลาดเคลื่อนสำหรับมวลต่อเมตรของเหล็กขอลอย

ชื่อขนาด	มวลต่อเมตร กิโลกรัม	เกณฑ์ความคลาดเคลื่อนสำหรับ มวลต่อเมตรของทุกขนาด	
		เฉลี่ย รอยละ	แต่ละเส้นรอยละ
DB 10	0.617	± 3.5	± 6
DB 12	0.888		
DB 16	1.578		
DB 20	2.466		
DB 22	2.984		
DB 25	3.853		
DB 28	4.834		
DB 32	6.313		

หมายเหตุ

ความต้านแรงดึงที่จุดคราก	=	YIELD STRESS
ความต้านแรงดึงสูงสุด	=	MAXIMUM TENSILE STRESS
ความยืด	=	ELONGATION
การทดสอบด้วยการดัดโค้งเย็น	=	COLD BEND TEST
มุมการดัด	=	BENDING ANGLE
เส้นผ่านศูนย์กลางวงดัด	=	DIAMETER OF BENDS

ช่วงความยาว 5 เทาของเส้นผานศูนย์กลาง = GAUGE LENGTH

5. ขออนุญาตในการนำน้ำมาผสมงานคอนกรีต

- (1) น้ำที่นำมาผสมคอนกรีตให้ใช้น้ำประปา หากในกรณีที่หาน้ำประปาไม่ได้ ต้องเป้น้ำจืด ปราศจากสารที่เป็นอันตรายต่อคอนกรีตและเหล็กเสริมสามารถใช้ดื่มได้
- (2) ในกรณีที่ตองใช้น้ำขุ่นมาผสมคอนกรีตต้องทำให้น้ำตกตะกอนก่อนนำมาใช้ อาจปฏิบัติ ดังนี้ ให้ไขปูนซีเมนต์ 1 ลิตร ตอ น้ำขุ่น 200 ลิตร ผสมทิ้งไว้ประมาณ 5 นาที หรือจนตกตะกอนหมดแล้ว จึงนำส่วนที่ใสมาใช้ได้
- (3) ในกรณี ข้อ 1 และ 2 น้ำต้องผ่านการทดสอบคุณสมบัติตามมาตรฐานการทดสอบน้ำที่ใช้ ในงานคอนกรีตก่อน
- (4) อัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์ (W/C) น้ำหนักของน้ำต่อน้ำหนักของปูนซีเมนต์ของคอนกรีตที่ บมถูกต้องและมีอายุครบ 28 วัน

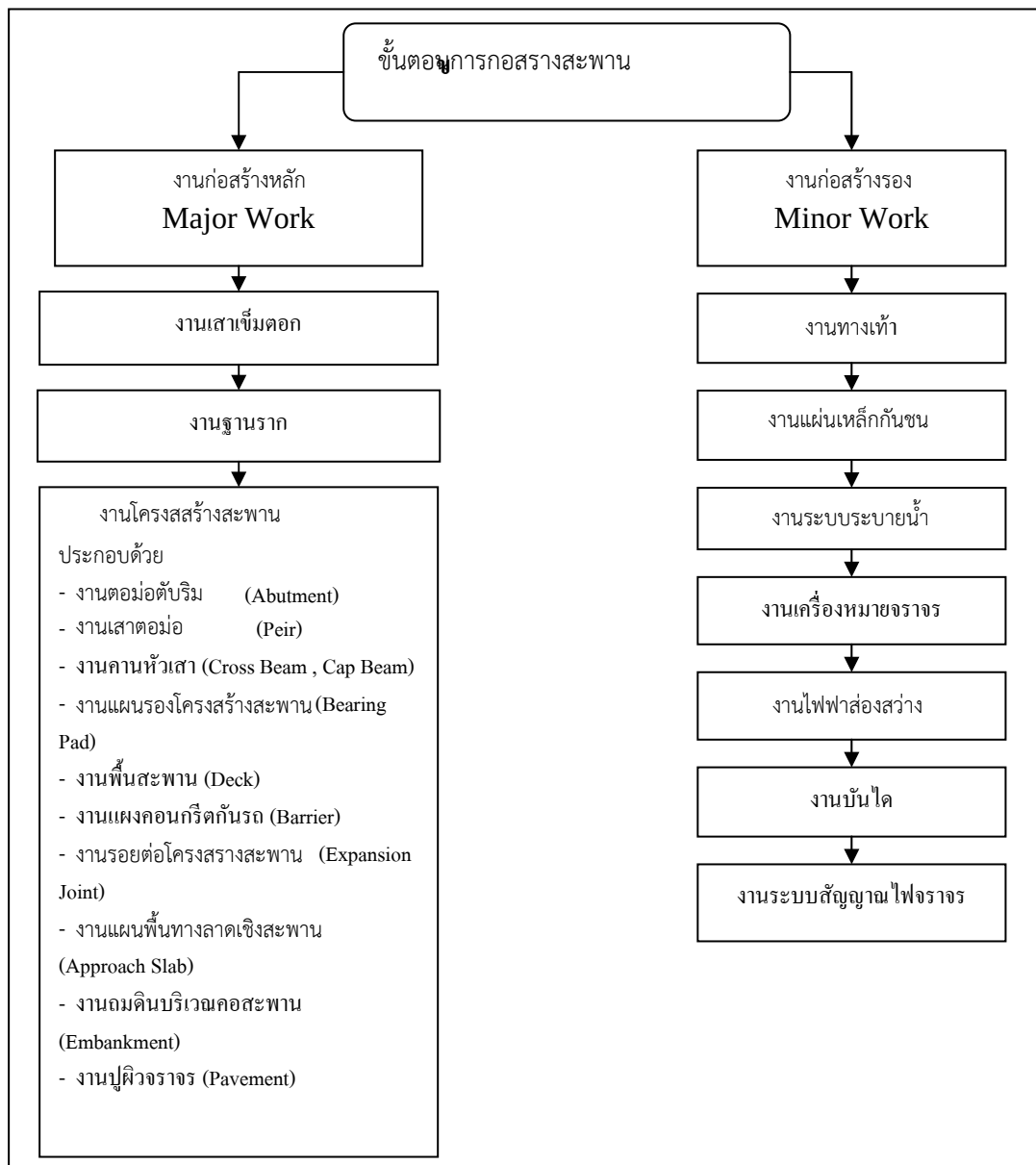
6. ขออนุญาตการใช้เหล็กเสริมคอนกรีต (Reinforcement)

1. ตรวจสอบว่าการเสริมเหล็กเป็นไปตามแบบรูปและข้อกำหนดในแบบก่อสร้างหรือไม่
2. เหล็กเส้นเสริมคอนกรีตต้องเป็นเหล็กเส้นใหม่ไม่เคยใช้งานมาก่อนต้องมีผิวสะอาด ไม่มี สนิมกรอนไม่เปื้อนน้ำมัน ไม่มีรอยแตกร้าว
3. เหล็กเส้นที่นำมาใช้ในงานก่อสร้างต้องเก็บไว้ในที่มีหลังคาคลุม หรือมีที่กำบังฝน และ ต้องเก็บไว้ในเหนือพื้นดินไม่น้อยกว่า 20 เซนติเมตร
4. การตัดเหล็กเส้น ห้ามตัดโดยวิธีการเผาไหมรอน
- (5) รอยต่อเหล็กเสริมแต่ละเส้นที่อยู่ข้างเคียง ต้องไม่อยู่ในแนวเดียวกัน และควรเหลื่อมกัน ประมาณ 1 เมตร หากไม่จำเป็นจริงๆ แล้วห้ามทำการต่อเหล็ก
- (6) ในการต่อเหล็กแบบวางทาบทเหลื่อมกัน สำหรับเหล็กเส้นกลมให้วางทาบทโดยให้เหลื่อม กันมีระยะยาวไม่น้อยกว่า 40 เทาของเส้นผานศูนย์กลางของเหล็กเส้นนั้น และปลายของเหล็กเส้นต้อง ดัดงอขอ ส่วนเหล็กข่อยย ใหวางทาบทกันมีระยะไม่น้อยกว่า 30 เทาของเส้นผานศูนย์กลางของเหล็ก ข่อยยนั้นโดยมีตองงอขอ
- (7) การต่อโดยวิธีการเชื่อมตอด้วยไฟฟ้าแบบตอชน (Butt Weld) ต้องเป็นไปตามมาตรฐาน ของการเชื่อมตอรอยตอและตองมีแรงต้านแรงดึง (Tensile Strength) ไดไม่น้อยกว่า 1.25 เทาของแรง ต้านทานแรงดึงสูงสุดของเหล็กเส้นตามสมบัติทางกล ของเหล็กเส้นกลมและเหล็กข่อยย

(8) เหล็กเส้นกลม (Round Bar) เป็นไปตาม สท. – มส. – 003 มาตรฐานเหล็กเส้นเสริม คอนกรีต (Reinforcement)

7. ขั้นตอนการก่อสร้างสะพาน

ในการก่อสร้างสะพานนั้นจะประกอบด้วยงานก่อสร้างหลักและงานก่อสร้างรอง ซึ่งในแต่ละ งานหลักและงานรองจะประกอบด้วยงานหลายๆ ส่วน เช่น งานโครงสร้างสะพาน งานถนนทางเชื่อมกับ สะพาน งานระบบระบายน้ำ งานระบบไฟฟ้าแสงสว่าง เป็นต้น ดังแสดงในแผนภูมิ ดังนี้



แผนผังการควบคุมงานก่อสร้างสะพาน

องค์ประกอบของคอนกรีต

คอนกรีตประกอบด้วย ปูนซีเมนต์ มวลรวมหยาบ มวลรวมละเอียด น้ำ อากาศ และน้ำยาผสม คอนกรีตเมื่อนำส่วนผสมต่างๆ มาผสมรวมกันจะมีชื่อเรียกเฉพาะดังนี้

- (1) ซีเมนต์เพสต์ (Cement Paste) หมายถึง ปูนซีเมนต์รวมตัวกับน้ำ และน้ำยาผสมคอนกรีต (น้ำยาผสมคอนกรีตจะมีหรือไม่ก็มีได้ ค)
- (2) มอร์ตาร์ (Mortar) หมายถึง ซีเมนต์เพสต์รวมตัวกับทราย
- (3) คอนกรีต (Concrete) หมายถึง มอร์ตาร์ผสมกับหิน

หน้าที่และคุณสมบัติของส่วนผสม

- (1) ซีเมนต์เพสต์ (Cement Paste)

ซีเมนต์เพสต์ ในคอนกรีตเป็นสารที่เกิดขึ้นจากปฏิกิริยาเคมีระหว่างปูนซีเมนต์กับน้ำจนทำให้เกิดปฏิกิริยาระหว่างมวลรวม ห่อหุ้มคอนกรีตสดขณะเท โดยซีเมนต์เพสต์จะไปเคลือบหรือหุ้ม เม็ดทรายและก้อนหินทั้งหมดให้ยึดเกาะติดเข้ากันเป็นก้อนแข็ง และช่วยป้องกันการซึมผ่านของน้ำ คุณภาพของซีเมนต์เพสต์ จะขึ้นอยู่กับปัจจัยหลายอย่างดังนี้

- อัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์ (Water - Cement Ratio)
- คุณภาพและองค์ประกอบทางเคมีของปูนซีเมนต์
- ปฏิกิริยาไฮเดรชัน หมายถึง ปฏิกิริยาทางเคมีระหว่างปูนซีเมนต์กับน้ำ ซึ่งขึ้นอยู่กับเวลาอุณหภูมิ และความชื้น

- (2) มวลรวม (Aggregate)

มวลรวมหยาบและมวลรวมละเอียดเป็นตัวแทรกประสานที่กระจายอยู่ทั่วซีเมนต์เพสต์ ขยายให้คอนกรีตมีความคงทน ในเนื้อคอนกรีตมีมวลรวมอยู่ประมาณร้อยละ 60 – 80 ของปริมาณทั้งหมด การเลือกใช้มวลรวมมีความสำคัญอย่างยิ่ง มวลรวมที่ดีต้องมีความแข็งแรงทนทานไม่ขยายตัวมาก มีเหลี่ยมมุมเพื่อช่วยในการยึดเกาะกับซีเมนต์เพสต์ได้ดี คงทนต่อปฏิกิริยาเคมี มีขนาดคละ (Gradation) ที่ดี ขยายให้คอนกรีตมีเนื้อแน่น มีช่องว่างน้อย

- (3) น้ำ (Water)

น้ำเป็นองค์ประกอบที่สำคัญในการเกิดปฏิกิริยาไฮเดรชันกับปูนซีเมนต์ ห่อหุ้มให้ คอนกรีตอยู่ในสภาวะเหลวสามารถเทได้ ปริมาณน้ำอาจต้องใช้น้ำมากกว่าที่ต้องการในปฏิกิริยาไฮเดรชัน เพื่อให้เกิดปฏิกิริยาเคมีอย่างสมบูรณ์ และให้คอนกรีตเหลวทำงานง่าย แต่จะทำให้คุณสมบัติการรับกำลังอัดน้อยลงจึงควรใช้น้ำในปริมาณพอเหมาะและเพิ่มเติมเท่าที่จำเป็น

- (4) น้ำยาผสมคอนกรีต (Admixture)

น้ำยาผสมคอนกรีตทำหน้าที่ปรับปรุงคุณสมบัติของคอนกรีตให้ดีขึ้น เช่น เพิ่มความสามารถในการเทได้ หน่วงการก่อตัว เพิ่มกำลังอัด หรือ ความทนทาน เพิ่มความต้านทานการซึมน้ำ เปนต้น การใช้ยาผสมคอนกรีตควรใช้ในอัตราที่เหมาะสมตามคำแนะนำของผู้ผลิตมิฉะนั้นจะ ก่อให้เกิดผลเสียในทางตรงกันข้าม

ประเภทของคอนกรีต (Type of Concrete)

คอนกรีตที่ใช้ในงานโครงสร้างอาจแบ่งออกเป็น 4 ประเภทใหญ่ๆ คือ

- (1) คอนกรีตลวน (Plain Concrete) หมายถึงคอนกรีตอย่างเดียวล้วนๆ ไม่มีวัสดุเสริมแรงอื่น ประกอบเป็นคอนกรีตที่ออกแบบให้รับแรงอัดเท่านั้น
- (2) คอนกรีตน้ำหนักเบา (Light – Weight Concrete) หมายถึง คอนกรีตที่ใช้มวลรวมเบาเป็น องค์ประกอบ
- (3) คอนกรีตเสริมเหล็ก (Reinforce Concrete) หมายถึง คอนกรีตที่มีเหล็กเสริมโดยที่เหล็ก เสริม และคอนกรีตมีคุณสมบัติรวมกันในการต้านทานแรงต่างๆ ที่เกิดขึ้นกับชิ้นส่วนโครงสร้าง เช่น รับแรงอัดและแรงดึงโดยคอนกรีตจะมีหน้าที่รับแรงอัดและเหล็กเสริมรับแรงดึง ทั้งนี้เนื่องจากคอนกรีต เป็นวัสดุที่มีคุณสมบัติรับแรงดึงได้น้อย (ประมาณรับแรงดึงได้ต่ำกว่าแรงอัด 8 ถึง 10 เท่า)
- (4) คอนกรีตอัดแรง (Prestressed Concrete) หมายถึง คอนกรีตเสริมเหล็กที่ทำให้เกิดหน่วย แรงขึ้น ภายในชิ้นส่วนโครงสร้างก่อนโครงสร้างนั้นจะรับแรงภายนอก (น้ำหนักบรรทุกใช้งาน) โดยให้มีขนาด และการกระจายของหน่วยแรงภายในตามต้องการที่จะหักล้างหน่วยแรงอันเกิดจากน้ำหนักบรรทุกใช้งาน

ขอแนะนำในการนำน้ำยาผสมคอนกรีต มาผสมงานคอนกรีต

- (1) ตรวจสอบว่าน้ำยาผสมคอนกรีตที่ใช้ในการก่อสร้างถูกต้องตรงตามข้อกำหนดในแบบ หรือรายการประกอบแบบหรือไม่
- (2) ตรวจสอบอัตราการใช้ยาผสมคอนกรีตเป็นไปตามข้อกำหนดของผู้ผลิต
- (3) น้ำยาผสมคอนกรีตที่ใช้ในการก่อสร้างต้องเป็นไปตามมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม มอก. 733 : สารเคมีผสมเพิ่มสำหรับคอนกรีต และได้รับเครื่องหมายรับรองมาตรฐานอุตสาหกรรม

การผสมคอนกรีต การลำเลียงคอนกรีต การเทคอนกรีต การทำให้คอนกรีตแน่น และการบ่มคอนกรีต

(Concrete Mixing , Handling , Placing ,Compacting and Curing)

คอนกรีตจะมีคุณสมบัติการรับกำลังที่ดี หรือความทนทานที่ต้องการต้องขึ้นอยู่กับวิธีการผสมผสานการลำเลียง การเท และการทำให้คอนกรีตแน่น ตลอดจนการบ่มคอนกรีต ถึงแม้ว่าผู้ออกแบบ จะมีการกำหนดสัดส่วนผสมให้ดีเพียงใด หากละเลยการปฏิบัติที่ถูกต้อง ก็จะได้คอนกรีตที่มีคุณภาพ ตามต้องการ

(1) การผสมคอนกรีต (Mixing)

- ตรวจสอบว่าคอนกรีตที่ใช้ในการก่อสร้าง เป็นตามที่กำหนดในแบบหรือรายการประกอบแบบเป็นคอนกรีต ค1, ค1-2, ค2, ค3 และ ค4 ตามข้อกำหนด หากไม่มีการกำหนดเป็นอย่างอื่น คอนกรีตที่ใช้ให้ชนิด ค2
- สัดส่วนผสมของคอนกรีตผู้รับจ้างจะต้องเป็นผู้ทดลองทำส่วนผสมขึ้นเองโดยวิศวกร เป็นผู้ควบคุมการทดลอง โดยการทดลองหาส่วนผสมจะต้องทำล่วงหน้าก่อนใช้งานคอนกรีตจริง
- ปูนซีเมนต์ใช้ไม่น้อยกว่าที่กำหนด ตามตารางที่ 4-8
- อัตราส่วนผสมและขนาดของมวลรวมต้องเหมาะสม กับประเภทของโครงสร้าง และรับกำลังได้ตามข้อกำหนด
- ปริมาณน้ำให้มันน้อยที่สุด เพื่อให้คอนกรีตมีความชื้นเหลวพอเหมาะไม่เหลวเกินไป และมีความสามารถเทได้ (Workability)
- ความสามารถในการเทได้ของคอนกรีตจะขึ้นอยู่กับปริมาณน้ำ คือจะเพิ่มขึ้นเมื่อปริมาณน้ำเพิ่มขึ้น ดังนั้นช่วงการยุบที่เหมาะสมสำหรับงานต่างๆ เป็นตามตารางที่ 4-9

ตารางที่ 4-8 ชนิดของคอนกรีต และค่าแรงอัดประลัยต่ำสุด

ชนิดของคอนกรีต	จำนวนปูนซีเมนต์ที่ใช้ ต่อคอนกรีต 1 ลบ.ม. ต้องไม่น้อยกว่า (กิโลกรัม)	แรงอัดประลัยต่ำสุดของแท่งคอนกรีตมาตรฐานที่ อายุ 28 วัน (กิโลกรัม/ตารางเซนติเมตร)	
		ลูกบาศก์ 15 x 15 x 15 ซม.	ทรงกระบอก 15 x 30 ซม.
ค 1	290	180	145
ค 1-2	300	210	175
ค 2	320	240	200
ค 3	350	300	250
ค 4	400	420	350

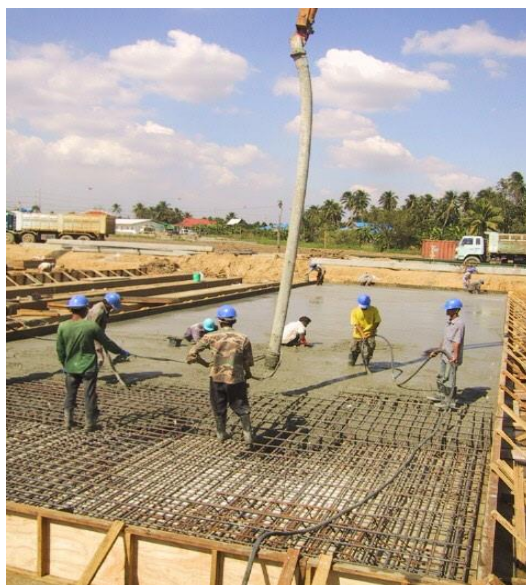
ตารางที่ 4-9 ค่าการยุบตัวของคอนกรีตกับประเภทของงาน

ประเภทของงาน	ค่าความยุบ ตัว	
	ค่าสูงสุด	ค่าต่ำสุด
งานฐานรากกำแพงคอนกรีตเสริมเหล็ก	8.0	2.0
งานฐานรากคอนกรีตไม่เสริมเหล็กงาน ก่อสร้างใต้น้ำ	8.0	2.0
งานพื้นคานและผนังคอนกรีตเสริมเหล็ก	10.0	2.0
งานเสาคอนกรีตเสริมเหล็ก	10.0	2.0
งานพื้นถนนคอนกรีตเสริมเหล็ก	8.0	2.0
งานคอนกรีตขนาดใหญ่	5.0	2.0

- การป้อนวัตถุดิบลงเครื่องผสม จะเริ่มจากการใส่ทรายก่อน ตามด้วยหินบางส่วน ปูนซีเมนต์และน้ำ และใส่หินที่เหลือลงไปสุดท้าย เพื่อจะทำให้ออร์ตที่จับกันอยู่แตกตัวออก
- เวลาการผสม (Mixing Time) สำหรับเครื่องผสมที่มีความจุ 1 ลูกบาศก์เมตร หรือ น้อยกวาดองใช้เวลาผสมนานอย่างน้อย 1 นาที 30 วินาที และให้เพิ่มระยะเวลาผสม 15 วินาที ทุกๆ ความ จุที่เพิ่มขึ้น 0.5 ลูกบาศก์เมตร หรือเศษของลูกบาศก์เมตร
- ในกรณีที่ใช้เวลาผสมนานน้ำจะระเหยออกจากคอนกรีต ทำให้คอนกรีตมีความสามารถเทได้ลดลง การเพิ่มปริมาณน้ำเพื่อให้ความสามารถเทได้เหมือนเดิมที่เรียกว่า Re – Tempering จะทำให้กำลังอัดต่ำลงและมีการหดตัว (Shrinkage) เพิ่มขึ้น โดยผลเสียนี้น้ำจะขึ้นอยู่กับปริมาณ น้ำที่ใส่เข้าไป จึงควรดำเนินการให้เสร็จภายในเวลาที่กำหนด

(2) การลำเลียงคอนกรีต และการเทคอนกรีต (Handling and Placing)

- ตรวจสอบรูปแบบหล่อ และการวางเหล็กเสริมว่า มั่นคงและถูกต้องตามแบบ หรือรายการก่อสร้าง พร้อมทั้งทำความสะอาดแบบให้ปราศจากเศษวัสดุตกค้าง อุดรอยรั่วต่างๆ เพื่อมิให้น้ำปูนไหลออก เสร็จเรียบร้อยแล้วจึงทำการเทคอนกรีต
- การลำเลียงคอนกรีตและการเทคอนกรีต ต้องทำด้วยความระมัดระวังไม่ให้ คอนกรีตที่สม่ำเสมอเกิดการแยกตัวก่อนลงแบบ
- คอนกรีตที่ผสมเสร็จแล้วต้องรีบนำไปเทในแบบโดยเร็ว ก่อนที่คอนกรีตจะแข็งตัว (ไม่ควรเกิน 30 นาที) และต้องระมัดระวังไม่ให้เกิดการเคลื่อนตัวของเหล็กเสริมไปจากตำแหน่งเดิม ขณะเท
- ในกรณีที่ไม่สามารถเทคอนกรีตให้เสร็จได้มีความจำเป็นต้องหยุดงาน ถ้าหาก เทคอนกรีตในโครงสร้างส่วนหนึ่งส่วนใดไม่เสร็จในรวดเดียวแล้ว การหยุดเทคอนกรีตต้องเป็นไปตามที่วิศวกรผู้ควบคุมงานของผู้ออกแบบกำหนดหรือตามตำแหน่ง ดังนี้
- สำหรับเสาที่ระดับไม่เกิน 7.5 เซนติเมตร ต่ำจากทองคานหัวเสา
- สำหรับคานที่กลางคาน โดยรอยหยุดต้องเป็นแนวตั้งฉากกับทองคาน
- สำหรับพื้นที่กลางแผ่นพื้น โดยรอยหยุดต้องเป็นแนวตั้งฉากกับทองพื้น
- เมื่อจะเทคอนกรีตต่อให้ทำผิวคอนกรีตให้หยาบ ตามวิธีที่ได้รับการรับรองแล้ว จนเห็นเม็ดหินโผล่โดยตลอดปราศจากผิวน้ำปูนหรือเศษหิน ปูน หินทราย ที่หลุดร่วง ล้างผิวที่หยาบนั้นด้วย น้ำสะอาดทันทีก่อนเทคอนกรีตใหม่ให้พรมน้ำที่ผิวคอนกรีตให้ชื้นแต่ไม่เปียกโชก
- ห้ามเทคอนกรีตในขณะที่มีฝนตก เว้นแต่จะมีวิธีป้องกัน



รูปที่ 4-6 การเทคอนกรีตพื้นสะพาน

(3) การทำให้คอนกรีตแน่นตัว (Compacting Concrete)

- ตรวจสอบการทำให้คอนกรีตแน่นตัวด้วยวิธีการที่ถูกต้อง โดยให้คอนกรีตไหล เข้าถึงทุกซอกทุกมุม และหุ้มเหล็กเสริมโดยตลอด
- การทำคอนกรีตให้แน่นด้วยเครื่องมือ หรือ การใช้เครื่องมือสั่นสะเทือนให้เป็นไป ตามชนิด ขนาดและความเหมาะสมของงาน โดยต้องระมัดระวังอย่าทำให้แบบหล่อเสียรูป เหล็กเสริมเคลื่อนที่ผิดตำแหน่ง และคอนกรีตเกิดการแตกตัว
- เมื่อใช้เครื่องสั่นสะเทือนชนิดจุ่ม เพื่อให้คอนกรีตแน่นตัวควรปฏิบัติ ดังนี้
- ให้อุ่มปลายขึ้นลงตรงๆ ซาๆ การจุ่มต้องจุ่มจนสุดคอนกรีตที่เทใหม่และเลย เขาไปในชั้นใดเล็กน้อย
- ให้อุ่มหัวสั่นสะเทือนเป็นจุดๆ ระยะห่างตั้งแต่ 45 – 75 เซนติเมตร โดยใช้ เวลาจุ่มนาน 5 – 15 วินาที
- การถอนหัวสั่นสะเทือนขึ้น ให้ถอนขึ้นซาๆ ประมาณ 7.5 เซนติเมตรต่อ วินาที
- ในการจุ่มหัวสั่นสะเทือนต้องระวังอย่าให้หัวสั่นสะเทือนถูกแบบหล่อและเหล็กเสริมเพราะจะทำให้แบบหล่อเสียรูป หรือ เหล็กเสริมเคลื่อนที่ผิดตำแหน่งได้
- ห้ามจุ่มหัวสั่นสะเทือนทิ้งไว้นานเกินไป หรือจุ่มซ้ำที่บริเวณเดียวกันเพราะ จะทำให้คอนกรีตเกิดการแยกตัว และห้ามใช้เกลียวหรือต้นคอนกรีต

(4) การบ่มคอนกรีต (Curing)

- ตรวจสอบข้อกำหนดในแบบหรือรายการประกอบแบบว่ากำหนดให้บ่มคอนกรีต ด้วยวิธีใดและหากไม่ได้กำหนดไว้ให้ปรึกษากับวิศวกรผู้ออกแบบหรือวิศวกรผู้วาง
- เมื่อเทคอนกรีตเสร็จแล้วในระหว่างคอนกรีตยังไม่แข็งตัว ต้องปกคลุมมิให้ถูก แสงแดดและ กระแสลมร้อน และมีให้คอนกรีตได้รับความสะเทือน และเมื่อพ้นระยะเวลา 24 ชั่วโมงหรือ เมื่อคอนกรีตแข็งตัว แล้วต้องจัดการบ่มคอนกรีตตามกรรมวิธีและระยะเวลาตามข้อกำหนดในแบบหรือ รายการประกอบแบบในทันที
- การใช้น้ำยาบ่มคอนกรีต ต้องตรวจสอบให้เป็นไปตามข้อกำหนดของผู้ผลิตโดย เเครงครัด



รูปที่ 4-7 การบมคอนกรีตโดยไ้กระสอบหรือพลาสติก

การแตงผิวคอนกรีต จุดประสงค์เพื่อให้เกิดความสวยงามและเป้นไปตามรูปแบบที่กำหนด มีหลักการดังนี้

(1) เมื่อถอดแบบออกแล้ว ถ้าเนื้อคอนกรีตมีลักษณะเป้นรุกรุนหรือขรุขระ หรือมีรูปร่างผิด ไปจากแบบที่ต้องการก่อนที่จะดำเนินการต่อไป ให้แจ้งตอวิศวกรผู้ออกแบบหรือวิศวกรผู้รับจ้าง ตรวจสอบพิจารณาเสียก่อน

(2) เมื่อต้องการจะฉาบปูนกับผิวหน้าคอนกรีตให้กะเทาะผิวคอนกรีตให้ขรุขระ ราบน้ำให้ ขึ้นแล้วจึงฉาบปูน เมื่อฉาบปูนเสร็จแล้วให้มีการป้องกันผิวหน้าแห้งเป้นเวลาต่อเนื่องไม่นอ ยกว่า 3 วัน

(3) ตรวจสอบการแตงผิวคอนกรีตให้เป้นไปตามข้อกำหนดในแบบหรือรายการก่อสร้าง แบบหล่อมีความสำคัญในการกำหนดรูปร่าง รูปทรง ของงานก่อสร้าง แบบหล่อที่ดีจะทำให้งานก่อสร้าง เป้นไปอย่างมีคุณภาพ มีหลักตรวจสอบทั่วไปดังนี้

- ตรวจสอบวัสดุที่ใช้แบบหล่อ ต้องทำจากวัสดุที่แข็งแรง ไม่นุ่ม ไม่บิดงอ เช่น เหล็ก ไม้
- ตรวจสอบการประกอบแบบหล่อ ต้องเขาแบบให้สนิทเพื่อกันน้ำปูนรั่ว ผิวदानในของแบบหล่อต้องเรียบและสะอาดก่อนการเทคอนกรีต
- ตรวจสอบลักษณะรูปร่างของแบบหล่อ ต้องเป้นไปตามรูปแบบก่อสร้าง



รูปที่ 4-8 การตรวจสอบแบบหล่อคอนกรีตใ้ลอยตามแบบก่อสร้าง

- ตรวจสอบแบบหล่อและนั่งร้านต้องมั่นคงแข็งแรงเพียงพอต่อการรับน้ำหนักคอนกรีต และแรงสั่นสะเทือนจากการทำให้คอนกรีตแน่นตัวโดยแบบหล่อไม้อัดหรือแวนตัวจนเสียระดับหรือแนวแบบหล่อจะถอดไม่ได้จนกว่าจะครบกำหนดเวลา การถอดแบบต้องไม่ให้คอนกรีตได้รับการกระทบกระเทือนและให้ถือกำหนดเวลาการถอดแบบดังนี้

- แบบขางคาน กำแพง ฐานราก 2 วัน
- แบบขางเสา 3 วัน
- แบบวางรองรับพื้น – คาน 14 วัน

และเมื่อถอดแล้วให้ค้ำยันตามจุดต่างๆ ที่เหมาะสมไว้อีก 14 วัน

- ยกเวนในกรณีที่ใช้ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ชนิดไ้แรงสูงเร็ว (ปอร์ตแลนด์ประเภท 3) ให้ถอดแบบได้ทั้งหมดเมื่อคอนกรีตมีอายุครบ 7 วัน
- ตรวจสอบแบบหล่อที่รื้อออกแล้ว ก่อนที่จะนำกลับมาใช้ใหม่จะต้องทำความสะอาด และตกแต่งให้เรียบร้อยอยู่ในสภาพดีดังเดิมก่อนจึงจะนำมาใช้อีกได้
- พื้นผิวสะพานจะต้องมีลักษณะที่เหมาะสมในการรับค่าสัมประสิทธิ์ความฝด

ระยะหุ้มคอนกรีต

ระยะหุ้มของคอนกรีตต้องเป็นไปตามข้อกำหนดในแบบหรือรายการก่อสร้าง หากไม่ได้กำหนดไว้ให้ใช้ระยะหุ้มคอนกรีตจากผิว ดานในแบบหล่อถึงผิวนอกเหล็กเสริมดังต่อไปนี้

- พื้น 1.5 เซนติเมตร
- เสาและคาน 2.5 เซนติเมตร

- เสาคอมมอ 4.0 เซนติเมตร
- ฐานราก 5.0 เซนติเมตร

ในกรณีที่สัมผัสดินเค็มหรือน้ำเค็มให้เพิ่มสวนหุ้มคอนกรีตอีก 2.0 เซนติเมตร

การเก็บตัวอย่างและพิจารณาผลการทดสอบ

(1) การเก็บตัวอย่างและผลการทดสอบคอนกรีต

(1.1) เพื่อเป็นการตรวจคุณภาพของคอนกรีตว่าเป็นไปตามข้อกำหนดหรือไม่ ผู้รับจ้างต้องจัดหาแบบเหล็กมาตรฐานมาหล่อตัวอย่างคอนกรีต ขนาด 15x15x15 เซนติเมตร หรือทรงกระบอก ขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 15 เซนติเมตร สูง 30 เซนติเมตร แล้วเก็บตัวอย่างคอนกรีตในหนางานนั้นๆ ต่อ หนาผู้ควบคุมงานของผู้จ้าง แล้วนำไปเก็บบำรุงรักษา

(1.2) การเก็บตัวอย่างคอนกรีตที่จะทดสอบให้เก็บทุกวันเมื่อมีการเทคอนกรีตและอย่างน้อย ต้องเก็บ 3 กอน เพื่อทดสอบกำลังคอนกรีตเมื่ออายุ 28 วัน โดยใช้วิธีการเก็บ ดังนี้

- เก็บเมื่อหล่อคอนกรีตแต่ละสวนของโครงสร้าง เช่น ฐานราก เสา คาน และพื้นที
- เก็บทุกครั้งที่มีการเทคอนกรีตทุกๆ 50 ลูกบาศก์เมตร และเศษของ 50 ลูกบาศก์

เมตร

- เก็บทุกครั้งเมื่อมีการเปลี่ยนแหล่งทรายหรือหินกรวด

(1.3) สำหรับคอนกรีตผสมเสร็จ (Ready Mixed Concrete) การเก็บตัวอย่างให้เก็บที่ปากกลางและก้นโม จำนวนตัวอย่างให้เป็นไปตามข้อ (1.2)

(1.4) กำลังอัดของแท่งคอนกรีตแต่ละกอนต้องไม่ต่ำกว่าที่กำหนดไว้ในตารางที่ 4-8 ถ้ากอนใดกอนหนึ่งมีกำลังอัดต่ำกว่าที่กำหนดไว้ในตารางที่ 4-8 แล้วกำลังอัดเฉลี่ยของทั้ง 3 กอนนั้น ต้องมี สูงกว่าที่กำหนดไว้ในนอยกวารอยละ 5 และผลต่างของกำลังอัดของกอนที่มีกำลังอัดต่ำสุดกับค่าที่ กำหนดไว้ต้องไม่เกินร้อยละ 10 ของค่าที่กำหนดไว้

(1.5) ในการทดสอบค่าของกำลังคอนกรีตที่อายุ 7 วัน ค่ากำลังอัดของแต่ละกอนต้องไม่น้อยกวารอยละ 70 ของค่าที่กำหนดเมื่ออายุครบ 28 วัน อย่างไรก็ตาม การพิจารณาตัดสินกำลัง คอนกรีตชั้นสุดท้าย ถือเมื่อกอนคอนกรีตมีอายุครบ 28 วัน เป็นเกณฑ์

(1.6) หากปรากฏว่าค่าแรงอัดประลัยของผลการทดสอบดังกล่าวไม่เป็นไปตามที่กำหนดไว้ในข้อ (1.4) ผู้รับจ้างต้องสกัดหรือรื้อสวนที่เทคอนกรีตแลวนั้นออกเสียแล้วจัดการหล่อใหม่ โดยใช้คอนกรีตที่มีคุณภาพได้แรงอัดประลัยไม่ต่ำกว่าที่กำหนดในข้อ (1.4) หรือผู้รับจ้างจะใช้วิธี ตรวจสอบที่ผู้จ้างเห็นชอบ

ความเสียหายหรือค่าใช้จ่ายต่างๆ ที่เกิดขึ้นเนื่องจากการหลอคอนกรีตใหม่ หรือการตรวจสอบความมั่นคงแข็งแรงของโครงสร้างส่วนนั้นๆ ผู้รับจ้างต้องเป็นผู้รับผิดชอบเองทั้งสิ้น จะคิดมูลค่าเพิ่มเติมจากผู้ว่าจ้างไม่ได้

- (1.7) การทดสอบหาความแข็งแรงอัดประลัยของตัวอย่างคอนกรีตมาตรฐานนั้น ผู้รับจ้างต้องส่งมาให้ผู้ว่าจ้างหรือสวราชการอื่นใด หรือที่ผู้แทนของผู้รับจ้างสามารถร่วมทำการทดสอบได้ เป็นผู้ทดสอบค่าใช้จ่ายในการนี้ ผู้รับจ้างจะต้องเป็นผู้ออกเองทั้งสิ้น

(2) การเก็บตัวอย่างและผลการทดสอบเหล็กเส้น

- (2.1) ผู้รับจ้างต้องตัดเหล็กทุกๆ ขนาด แต่ละขนาดยาวไม่น้อยกว่า 1.00 เมตร เพื่อทำการทดสอบ

(2.2) การเก็บตัวอย่างให้เก็บหนึ่งตัวอย่างจากเหล็กเส้นเส้นหนึ่งต่อจำนวนเหล็กเส้นทุกๆ 100 เส้น หรือเศษของ 100 เส้น จำนวนตัวอย่างแต่ละขนาดที่ส่งมาทดสอบในแต่ละชุดจะต้องไม่น้อยกว่า 5 ตัวอย่าง

- (2.3) การเก็บตัวอย่าง ต้องเก็บจากกองเหล็กเส้นตอหน้าผู้ควบคุมงานของผู้ว่าจ้าง

(2.4) เมื่อเก็บตัวอย่างแล้วผู้รับจ้างต้องนำส่งมายังผู้ว่าจ้างเพื่อทำการทดสอบทั้งนี้ผู้ว่าจ้างอาจแจ้งให้ไปทดสอบที่หน่วยราชการอื่นที่ผู้ว่าจ้างเชื่อถือก็ได้ ค่าใช้จ่ายในการทดสอบผู้รับจ้าง ต้องเป็นผู้ออกเองทั้งสิ้น ในกรณีที่ไมผ่านการทดสอบให้ทำเครื่องหมายและนำออกไปนอกสถานที่ก่อสร้างโดยทันที

(2.5) หากปรากฏว่าเหล็กเส้นตัวอย่างที่นำมาทดสอบนั้น ไม่เป็นไปตามข้อกำหนดให้ถือว่าเหล็กเสริมคอนกรีตชุดนั้นใช้ไม่ได้

(2.6) ไม่อนุญาตให้เอาเหล็กเก่าที่ใช้แล้ว หรือ เหล็กที่เป็นสนิมมาใช้ในงานก่อสร้าง หากตรวจพบให้นำออกนอกบริเวณพื้นที่ก่อสร้างโดยทันที

7.1 งานก่อสร้างหลัก-งานสะพาน

การควบคุมขั้นตอนการผลิตเพื่อให้แน่ใจว่าผลิตภัณฑ์นั้นมีคุณภาพเพียงใด ผู้ควบคุมงาน หรือวิศวกรผู้เกี่ยวข้องต้องทราบและเข้าใจกรรมวิธีการทดสอบ มาตรฐานและเกณฑ์การยอมรับถึง คุณสมบัติต่างๆ ของวัสดุ ในการก่อสร้างสะพานมีวัสดุต่างๆ ที่ต้องควบคุมเพื่อให้เกิดความมั่นใจในงานที่ได้ออกมาจะมีคุณภาพดังนี้

7.1.1 งานเสาเข็มตอก หรือ งานเสาเข็มเจาะ

การเตรียมงานก่อนเริ่มงานก่อสร้างต้องตรวจสอบ

- (1) แบบ และเอกสารสัญญาจ้าง
- (2) กรรมสิทธิ์ที่ดิน และระบบสาธารณูปโภค
- (3) หมดพยาน และหมดหลักฐาน
- (4) ตำแหน่ง และแนวของสะพาน และเชิงลาด
- (5) การเปลี่ยนแปลงสภาพของลำน้ำในบริเวณก่อสร้าง
- (6) การประสานงานกับหน่วยงานที่เกี่ยวข้อง
- (7) การตรวจแผนงานการก่อสร้างของผู้รับจ้าง
- (8) การตรวจสอบแบบก่อสร้าง เปรียบเทียบกับพื้นที่ก่อสร้าง
- (9) การตรวจสอบปริมาณงานที่ระบุไว้ในใบปริมาณงาน และราคาก่อสร้าง กับแบบก่อสร้าง
- (10) การจัดเตรียมเอกสารรายงาน และแบบฟอร์มต่างๆ ที่ใช้ในการควบคุม
- (11) การจัดเตรียมสำนักงานชั่วคราวควบคุมการก่อสร้าง บอร์ดต่างๆ สำหรับการปฏิบัติงาน เครื่องมือทดสอบ และอุปกรณ์อื่นๆ ที่จำเป็นในการปฏิบัติงานก่อสร้าง
- (12) ป้ายชื่อโครงการ

การสำรวจเพื่อการก่อสร้าง

เป็นการสำรวจบนพื้นระบ (PLANE SURVEYING) งานในขั้นนี้เป็นการ ตรวจสอบดังนี้

- (1) การตรวจหาหมดหลักฐานบังคับทั้งแนวราบ และแนวตั้ง
 - (2) การตรวจสอบแนวทางที่จะทำการก่อสร้าง และหมดหมายพยานเพิ่มเติม
 - (3) การตรวจสอบคาร์ระดับของหมดระดับพร้อมทำหมดระดับชั่วคราว
 - (4) การให้แนวถนนต่อเชื่อมสะพานทั้ง 2 ฝั่ง เพื่อทำการ CLEARING ใน การก่อสร้างถนนตามแบบก่อสร้าง และเพื่อการขนส่งวัสดุ – อุปกรณ์ในการปฏิบัติงานการวางแนวศูนย์กลางและการวางแนวฉากสะพาน
- ด้วยกล้อง THEODOLITE การวางแนวศูนย์กลางและวางแนวฉาก สะพาน ในตอนเริ่มต้นก่อสร้างจำเป็นต้องทำให้ละเอียด และถูกต้อง เพราะแนวศูนย์กลางกับแนวฉากนี้ จะใช้อ้างอิงในการกำหนด รายละเอียด ดังนี้

- (1) ตำแหน่งเสาเข็ม (เพื่อก่อสร้างนั่งร้าน และคอกสำหรับตำแหน่งเสาเข็มแต่ละต้น)
- (2) ตำแหน่งฐานราก
- (3) ตำแหน่งตอม่อ
- (4) ตำแหน่งโครงสร้างส่วนอื่นๆ

การตรวจสอบการระดับ BM และการทำระดับ TBM

ในการก่อสร้างจะกำหนดการระดับ และตำแหน่งหมุดระดับมาให้ผู้ควบคุมงาน โดย ผู้ควบคุมงานจะต้องทำการตรวจสอบว่าหมุดระดับตัวใดบ้างที่ถูกทำลาย และจะต้องบันทึกหมายเลขไว้ให้ชัดเจน เพื่อเป็นการป้องกันไม่ให้นำการระดับของหมุดนั้นไปใช้ เมื่อพบหมุดระดับแล้วให้ทำการตรวจสอบการระดับของหมุดเหล่านั้นในขณะเดียวกันก็ทำหมุดระดับชั่วคราวขึ้นเป็น ระยะๆ

ภาพหมุดระดับตัวใดอยู่ในบริเวณที่จะทำการก่อสร้างจะต้องย้ายหมุดเหล่านั้นออกไปให้พ้นบริเวณ โดยการถายระดับ และตรวจสอบให้ถูกต้องก่อนที่จะถูกทำลาย ตำแหน่งของหมุด ระดับ และหมุดระดับชั่วคราว จะต้องทำเครื่องหมายให้เห็นชัดเจนในสนามเพื่อป้องกันไม่ให้อายุทำลาย ไปในขณะก่อสร้าง



รูปที่ 4-9 การควบคุมงานเสาเข็มสะพาน

เสาเข็มตอก

ในงานก่อสร้างทั่วไปเสาเข็มที่ใช้จะเป็นเสาเข็มคอนกรีตหล่อสำเร็จ ซึ่งอาจจะหล่อที่โรงงานคอนกรีตหรือหล่อเสาเข็มที่บริเวณก่อสร้างเลยก็ได้ เสาเข็มคอนกรีตหล่อสำเร็จรูปมีอยู่ด้วยกัน 2 ชนิด คือ

- (1) เสาเข็มคอนกรีตเสริมเหล็ก
- (2) เสาเข็มคอนกรีตอัดแรง

โดยทั่วไปเสาเข็มจะต้องตอกลงไปในดินไม่น้อยกว่า 3.00 ม. (ในกรณีที่เป้นชั้นดินแข็ง หรือชั้นกรวดที่แน่น) และไม่น้อยกว่า 6.00 ม. (กรณีที่เป้นชั้นดินอ่อน หรือชั้นกรวดที่ไม่แน่น)

ความสามารถในการรับน้ำหนักของเสาเข็มสามารถคำนวณได้ โดยการเจาะสำรวจชั้นดิน เพื่อหาคุณสมบัติของดินในชั้นต่างๆ หรือใช้วิธีทดสอบความสามารถในการรับน้ำหนักของเสาเข็ม (STATIC COMPRESSIVE LOAD) อย่างไรก็ตาม ความสามารถในการรับน้ำหนักของเสาเข็มควรจะคำนึงถึงองค์ประกอบดังนี้

- (1) ความแตกต่างกันของ ความสามารถในการรับน้ำหนักของเสาเข็มตอกเดียวกับเสาเข็มกลุ่ม
- (2) ความสามารถในการรับน้ำหนัก ของชั้นดินใต้ปลายเสาเข็ม
- (3) ผลกระทบเนื่องจากการตอกเสาเข็มต่ออาคารโครงสร้างข้างเคียง
- (4) การกัดเซาะของน้ำ และผลกระทบที่เกิดขึ้น
- (5) การทรุดตัวของชั้นดิน เนื่องจากการถายน้ำหนัก
- (6) ในกรณีที่บางส่วน of เสาเข็มอยู่ในอากาศ ในน้ำ หรือในดินที่ไม่สามารถต้านทานแรงทางด้านข้างได้ สิ่งที่จะต้องพิจารณาถึงคือ ความยาวเสาเข็ม และการเกิด BUCKING ของ เสาเข็ม
- (7) กรณีที่เป็น POINT – BEARING PILES ปลายเสาเข็มที่อยู่ในชั้นดินแข็ง จะต้องเป้นชั้นดินแข็งที่มีความหนาของชั้นดินเพียงพอที่จะสามารถรับน้ำหนักได้ ไม่ควรให้ปลายเสาเข็ม อยู่ในชั้นดินแข็งที่มีความหนาของชั้นดินบางๆ และใต้ชั้นดินแข็งนั้นเป้นดินอ่อน
- (8) เสาเข็มที่ตอกทะลุชั้นดินอ่อนลงไปสู่ชั้นดินแข็ง ปลายเสาเข็มที่อยู่ในชั้นดินแข็งจะต้องมีระยะเพียงพอ ที่จะทำให้ปลายเสาเข็มนั้นมั่นคง ไม่สามารถจะเคลื่อนตัวไปมาในแนวราบได้ ปั่นจั่น (PILE RIG) เป้นเครื่องมือพื้นฐานที่ใช้ในการตอกเสาเข็ม ปัจจุบันปั่นจั่นที่ นิยมใช้ คือ

DROP HAMMERS เป็นพนักที่นิยมใช้กันแพร่หลาย เนื่องจากใช้ง่ายมีราคาถูก การดูแลรักษาไม่ต้องเข้มงวดมากนัก ประกอบด้วยลูกตุ้มเหล็กที่มีลวดสลึงสำหรับยกลูกตุ้ม มีตะเกียบพนักเป็น ตัวบังคับให้ลูกตุ้มตกลงมาในแนวเดียวกับเสาเข็ม (พลังงานที่ใช้ในการตอกเสาเข็มได้จากการที่กว่านยก ลูกตุ้มขึ้นให้สูงจากหัวเสาเข็มตามที่คุณ นวณไว้ แล้วปล่อยให้ลูกตุ้มตกลงตามรางตะเกียบ โดยน้ำหนักของ ลูกตุ้มเองจนกระทบหัวเสาเข็ม) การตอกเสาเข็มโดยใช้นั่งร้านในพื้นที่ๆ สภาพท้องน้ำมีความลึกไม่มาก และ สภาพดินใต้ท้องน้ำมีความสามารถรับน้ำหนักได้ดีก็จะอาศัยนั่งร้านซึ่งเป็นวิธีที่ทำได้ง่ายไม่ต้องใช้ เทคนิคมาก และมีราคาถูก เมื่อเทียบกับวิธีอื่น ส่วนการตอกเสาเข็มโดยใช้โปะ สภาพพื้นที่บางแห่งไม่เอื้ออำนวยต่อการตอกเสาเข็มโดยใช้นั่งร้าน เช่น สภาพท้องน้ำมีความลึกมาก หรือสภาพท้องน้ำเป็นดิน เลน ซึ่งสภาพเช่นนี้ การทำนั่งร้านจะไม่แข็งแรงเสี่ยงต่อการเกิดอุบัติเหตุได้ง่าย

การตรวจสอบอุปกรณ์ที่ใช้ในการตอกเสาเข็มคอนกรีต

- (1) พนักที่นำมาใช้ในการตอกเสาเข็มต้องมั่นคงแข็งแรง และมีความกว้างของฐานพนักพอที่จะมีการทรงตัวได้ดีเมื่อยกเสาเข็มขึ้นตั้ง
- (2) ชั้นสวนที่ประกอบกันขึ้นเป็นตัวพนักต้องไม่คดงอ หรือแตกร้าว
- (3) ตะเกียบคูหนของพนักต้องเป็นเส้นตรงไม่หลวมคลอน
- (4) เครื่องยนต์ที่ใช้บนพนักต้องมีสภาพสมบูรณ์ให้กำลังได้โดยสม่ำเสมอ ห้ามล้อครัทซ์ และที่ห้ามการคลายตัวของลวดสลึงต้องอยู่ในสภาพที่ใช้การได้ โดยปลอดภัย
- (5) ลวดสลึงต้องมีขนาดพอเหมาะกับขนาดของน้ำหนักเสาเข็ม และตุ้มที่ยก ไม่สึกหรองจนสอให้เห็นว่าจะเกิดอันตรายได้โดยง่าย
- (6) หมวก ครอบหัวเสาเข็มในการตอกต้องมีขนาดพอเหมาะกับหัวเสาเข็มคือ ไม่โตกว่าหัวเสาเข็มเกิน 1 ซม.
- (7) ภายในหมวกให้ใช้ไม้เนื้ออ่อนรองหัวเสาเข็มได้หนาไม่เกิน 3 ซม. และเมื่อไม่รองในหมวกแต่ยกยจนทำให้ประสิทธิภาพของการตอกลดลงต้องเปลี่ยนไม้รองใหม่
- (8) หมวกเหล็กจะต้องมีที่บังคับตะเกียบ

- (9) ตุ่มที่ไชตอกเสาเข็มต้องมีน้ำหนักไม่น้อยกว่าร้อยละ 70 ของน้ำหนักเสาเข็ม แต่ต่อน้ำหนักไม่น้อยกว่า 3 เมตริกตัน หรือตามแบบกำหนด
- (10) แทนสำหรับห้อยลูกดึงจำนวน 2 แทน ใช้สำหรับตั้งเป็นแนวฉากกับตำแหน่งเสาเข็ม เพื่อเล็งดึงที่ของเสาเข็มทั้ง 2 ด้าน ก่อนการตอกเสาเข็ม
- การควบคุมการตอกเสาเข็ม** การตรวจสอบเสาเข็มก่อนตอกเพื่อให้ได้ผลงานที่ ออกมามีคุณภาพดี ผู้ควบคุมงานจะมีการตรวจสอบสิ่งต่างๆ เหล่านี้ก่อนในขณะที่ตอกเสาเข็มเสาเข็มต้องมีเนื้อคอนกรีตที่แน่น สม่ำเสมอไม่มีรอยพรุนหรือรอยแตกซึ่งลึกถึง เหล็กเสริม
- เสาเข็มจะต้องไม่มีรอยร้าวต่อเนื่องกันเกิน $\frac{1}{2}$ ของเส้นรอบรูป และรอยร้าวที่เกิดขึ้นต้องทำมุม 80 - 90 องศากับแนวแกนสะเทิน โดยรอยร้าวแต่ละรอยที่เกิดขึ้น ต้องห่างกันเกิน 500 มม.
 - รอยร้าวที่เกิดขึ้น ณ ตำแหน่งใดๆ จะต้องมีความกว้างไม่เกิน 0.2 มม.
 - เสาเข็มจะต้องแสดงตำแหน่งของจุดยกไวให้ชัดเจน ถ้าออกแบบให้ยกเป็นจุดให้ทำเครื่องหมายหรือทำเป็นรูรอยหรือที่จับยึดสำหรับยกไว ถ้าออกแบบให้ยกโดย วิธีอื่น ต้องแสดงวิธีการยกไวด้วย
 - เมื่อวางตามตำแหน่งที่จุดรองรับที่คำนวณไว้จะต้องมีการโก่งตัว ไม่เกิน $\frac{1}{360}$
 - หนาตัดของหัวเสาเข็มต้องตั้งฉากกับแนวแกนของเสาเข็ม และที่หัวเสาเข็มต้องไม่มีเหล็กเสริมโผล่ยื่นออกมา
 - ครอบหัวเสาเข็มต้องมีขนาดใหญ่กว่าหัวเสาเข็มเล็กน้อยและมีหมอนไม้หนุนอยู่ทั้ง ภายในภายนอก
 - ปนจันและเสาเข็มจะต้องอยู่ในแนวเดียวกันและขนานกันทั้งนี้เพื่อให้ลูกตุ้มกระทบหัวเสาเข็มได้เต็มหน้า และเป็นการป้องกันเสาเข็มสลับ หรือสั่นในขณะที่ตอก ซึ่งจะเปนสาเหตุให้เสาเข็มหักหรือหนีศูนย์ได้
 - ขณะที่ทำการตอกหากเสาเข็มเกิดอาการสั่นสะบัด ลูกตุ้มที่ตอกเดงขึ้นโดยที่เสาเข็ม ไม่จมลงไปหรือหัวเสาเข็มแตกทั้งๆ ที่ทำการตอกตามปกติจะต้องหยุดทำการตอก ทันที และทำการตรวจสอบว่าสาเหตุมาจากอะไร
 - ต้องทำการหยุดตอกเมื่อมีข้อบ่งชี้ว่าเสาเข็มตอกได้ถึงระดับที่สามารถรับน้ำหนักได้แล้ว

- สิ่งที่ยืนยันว่าเสาเข็มที่ทำการตอกชำรุดเสียหายก็คือ เสาเข็มจะมีการทรุดตัวเพิ่มขึ้น ผิดปกติ ในขณะที่ตอกตามปกติทุกๆ ที่ลักษณะของชั้นดินไม่มีข้อบกพร่องจะเป็น เช่นนั้น และหัวเสาเข็มมีการหนีศูนย์มาก
- การตอกเสาเข็มกลุ่ม ควรจะตอกจากตนกลางของกลุ่มออกไปหาตนริม

การรับน้ำหนักบรรทุกของเสาเข็ม วิศวกรผู้ออกแบบและผู้ควบคุมงาน มักพิจารณา การรับน้ำหนักบรรทุกของเสาเข็มโดยอาศัยการทดสอบด้วยน้ำหนักบรรทุกหรือพิจารณาจากผลการเจาะ สํารวจชั้นดิน ในบางครั้งก็นำข้อมูลจากทั้งสองกรณีมาพิจารณารวมกัน ในกรณีที่ไม่มี การทดสอบ ความสามารถในการรับน้ำหนักของเสาเข็มเกณฑ์ในการตัดสินว่าเสาเข็มสามารถรับน้ำหนักตามที่ระบุ ในแบบได้หรือไม่ โดยอาศัยวิธีนำค่าเฉลี่ยการทรุดตัวจากการตอก 10 ครั้งสุดท้าย มาคำนวณ ข้อกำหนด มาตรฐานสำหรับงานก่อสร้างเสาเข็มตอกของวิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทย ได้กำหนดสูตรการตอก เสาเข็ม และสวนปลอดภัยที่ใช้กับแต่ละสูตร ดังนี้

Hiley's Formula

$$Q_u = (nWhZ) / (S + C/2)$$

$$Q_a = Q_u / F_s$$

$$Q_u = \text{ค่าน้ำหนักบรรทุกสูงสุด}$$

$$Q_a = \text{ค่าน้ำหนักบรรทุกในงานที่ยอมได้}$$

$$F.S = \text{คาสวนปลอดภัยแนะนำให้ใช้เท่ากับ 4}$$

$$N = \text{Efficiency} = (W + Pr^2) / (W + P)$$

$$W = \text{น้ำหนักของลูกตุ้มแป้น}$$

$$P = \text{น้ำหนักของเสาเข็มแป้น}$$

$$r = \text{Coefficient of restitution} = 0.25$$

ในกรณีที่เสาเข็มคอนกรีตถูกตอกด้วยลูกตุ้มปล่อยรองด้วยกระสอบ

$$h = \text{ระยะยกลูกตุ้มสูงจากหัวเสาเข็มเป็น ซม.}$$

$$Z = \text{Equipment loss Factor}$$

$$= 1.0 \text{ สำหรับ Falling hammer}$$

$$= 0.80 \text{ สำหรับ Drop hammer with Friction winch}$$

$$S = \text{ระยะที่เสาเข็มจมเป็นเซนติเมตร โดยคิดเฉลี่ยจากการตอก 10 ครั้งสุดท้าย}$$

$$C = \text{Temporary Compression} = C_1 + C_2 + C_3$$

- $C1 =$ การยุบตัวของกระสอบรองหัวเสาเข็มหนา L_2 (ม.)
 $= 1.8 Q_u L_2 / A$
 $C2 =$ การยุบตัวของเสาเข็มคอนกรีตเสริมเหล็กที่ยาว L (ม.)
 $= 0.72 Q_u L / A$
 $C3 =$ การยุบตัวของดินใต้ออบเสาเข็ม
 $= 3.60 Q_u / A$
 $A =$ พื้นที่ หนาดัดของเสาเข็มคอนกรีตเสริมเหล็กแปดตาราง
 เซนติเมตร

Janbu's Formula

- $Q_u = W_h / K_u S$
 $Q_u = Q_u / F.S$
 $K_u = C_d [1 + \sqrt{1 + (\lambda / C_d)}]$
 $C_d = 0.75 + 0.15 P / W$
 $\lambda = (W_h L) / A E s^2$
 $F.S =$ ค่าความปลอดภัยแนะนำให้ใช้เท่ากับ 3
 $W =$ น้ำหนักของลูกตุ้มเพนตัน
 $H =$ ระยะยกของลูกตุ้มจากหัวเสาเข็มเพน
 ชม.
 $A =$ พื้นที่หนาดัดของเสาเข็ม
 $E =$ พิกัด (Modulus of elasticity) เพน ตัน/ชม.
 $L =$ ความยาวเสาเข็มเพน ชม.
 $S =$ ระยะที่เสาเข็มจมเพนเซนติเมตร โดยคิดเฉลี่ยจากการตอก
 10 ครั้งสุดท้าย
 $P =$ น้ำหนักของเสาเข็มเพนตัน

ผลของการตอกเสาเข็ม การตอกเสาเข็มทำให้เกิดการสั่นสะเทือนในดิน

คลื่นของการสั่นสะเทือนจะมีหลายรูปแบบ ผลของการตอกเสาเข็มทำให้

- (1) ในบริเวณที่เป็นทรายร่วนหรือดินทรายหลวมๆ จะทำให้พื้นดินบริเวณที่
 ตอกเสาเข็มทรุดตัวลง เนื่องจากทรายหรือดินเกิดการแน่นตัว แต่ถาตอกในพื้นที่ที่เป็นพื้นทรายแน่นก
 ลับ ทำให้ทรายหลวมตัวขึ้นเมื่อเพนเซนนี้ประสิทธิภาพการรับน้ำหนักของเสาเข็ม กลุ่มลดลง
- (2) ในบริเวณที่เป็นดินเหนียว ดินอาจปูดขึ้นมาได้ การแทนที่ดินของเสาเข็ม

มีผลทำให้เกิดการเลื่อนตัวของดินไปดันสิ่งก่อสร้างบริเวณข้างเคียงให้ได้รับความเสียหาย

- (3) แรงสั่นสะเทือนของการตอกเสาเข็มที่เกิดขึ้น ทำให้กำลังของดินเสียไปประมาณ 28%
- (4) ระยะที่กระทบกระเทือนนั้นห่างจากผิวเสาเข็มเท่ากับระยะเส้นผ่านศูนย์กลางของเสาเข็ม
- (5) กำลังของดินที่เสียไปจะกลับคืนมาหลังจากการตอกไปแล้ว 14 วัน

งานเสาเข็มเจาะ

ขั้นตอนการทำเสาเข็มเจาะ

- (1) กัดปลอกเหล็กในชั้นดินอ่อน เมื่อได้ตำแหน่งเสาเข็มเจาะที่ต้องการตามแบบแล้ว จะต้องกัดปลอกเหล็กลงไปตลอดชั้นดินอ่อนเพื่อป้องกันรูเจาะปนคอคอด อีกทั้งเป็นการป้องกันน้ำและการพังของรูเจาะ สำหรับในกรุงเทพฯ จะใช้ปลอกเหล็กยาวประมาณ 12-15 เมตร
- (2) หลังจากกัดปลอกเหล็กเสร็จเรียบร้อยแล้วจึงเริ่มเจาะรูเสาเข็ม โดยปกติจะใช้หัวเจาะแบบสวานเจาะเพื่อเอาดินขึ้นตลอดความยาวที่ฝังปลอกเหล็กไว้ซึ่งสามารถทำงานเจาะดินได้ค่อนข้างรวดเร็ว เมื่อพบน้ำในรูเจาะและลักษณะชั้นดินมีทรายรวมอยู่เป็นจำนวนมากชั้นจะต้องเปลี่ยน หัวเจาะเป็นแบบถัง เพื่อให้สามารถเก็บดินที่เจาะขึ้นมาได้ ซึ่งในขั้นตอนนี้จะต้องเติมน้ำสารละลายเบนโทไนท์เพื่อป้องกันดินในรูเจาะพังทลาย การเจาะดินโดยใช้หัวเจาะแบบถังจะได้ปริมาณงานชากว่าการเจาะด้วยสวาน
- (3) เมื่อเจาะรูเสาเข็มได้ขนาดและความลึกที่ต้องการแล้วก็นำเหล็กเสริมเสาเข็มใส่ลงไป ในรูเจาะ ตอกกันจนได้ความยาวที่กำหนดไว้ ใช้เครื่องมือจับยึดเหล็กเสริมให้อยู่ในตำแหน่งที่ถูกต้อง
- (4) ลงทอคอนกรีต หลังจากใส่เหล็กเสริมเสาเข็มครบจำนวนแล้วนำทอเทคอนกรีตหย่อนลงไป ในรูเจาะจนถึงก้นหลุม โดยปกติทอเทจะมีขนาดเส้นผ่าศูนย์กลางระหว่าง 6 - 8 นิ้ว
- (5) กอนเทคอนกรีตต้องใช้วัสดุสำหรับไล่น้ำในรูเจาะออกไปจากทอเทโดยใช้วัสดุลงไปในปากกรวยของทอเทคอนกรีตด้านบน ซึ่งวัสดุที่ใช้จะต้องได้รับการอนุมัติแล้ว เช่น โฟมเม็ด เปน ตน แล้วจึงเทคอนกรีตผ่านกรวยรับคอนกรีตให้ไหลลงไป ในทอเท คอนกรีตจะดันโฟมเม็ดให้ขับน้ำ ออกไป

จากท่อเท โฟมเม็ดจะหลุดออกจากปลายล่างสุดของท่อเทแล้ว ลอยน้ำขึ้นมาที่ปากรูเจาะ สวน คอนกรีตที่เทลงไปจะเข้าแทนที่น้ำ และไล่น้ำจากหลุมขึ้นมาจนเต็มรูเจาะ

- (6) ดึงปลอกเหล็กขึ้นหลังจากเทคอนกรีตเสร็จเรียบร้อยแล้วก็ทำการดึงปลอกเหล็กขึ้นจากรูเจาะ ทันที ถ้าทิ้งไว้นานคอนกรีตจะเริ่มแข็งตัวแล้วเกาะยึดปลอกเหล็กทำให้ไม่สามารถดึงขึ้นได้

รายการที่ผู้ควบคุมงานจะต้องตรวจสอบในการทำเสาเข็มเจาะ

- (1) ตรวจสอบตำแหน่งที่จะเจาะให้ถูกต้อง
- (2) ตรวจสอบการใส่ Casing ชั่วคราว ตรวจสอบของ Casing และแกนของเครื่องเจาะด้วยระดับน้ำหรือกล้อง Theodolite
- (3) ตรวจสอบความลึกของรูเจาะด้วยลูกดิ่งหรือวิธีอื่นที่วิศวกรอนุมัติ
- (4) ตรวจสอบโครงเหล็กเสริมให้ถูกต้องตาม Shop Drawing และตรวจสอบการเชื่อมเหล็ก
- (5) ก่อนเทคอนกรีตต้องตรวจสอบความลึกและการพังทลายของดินข้างหลุมตลอดจนตะกอนก้นหลุมอีกครั้ง
- (6) ในกรณีที่ใช้ Bentonite หมุนเวียน ให้ตรวจสอบคุณภาพ ความหนาแน่น Viscosity เปรอเซนตทราาย ค่า pH ให้ถูกต้องตามข้อกำหนด
- (7) ตรวจสอบผสมคอนกรีตให้ตรงตาม Mix Design ที่ได้รับอนุมัติแล้ว
- (8) ตรวจสอบความยาวท่อเท ในครั้งแรกปลายจะอยู่ห่างจากก้นหลุมประมาณ 10 ซม. จากนั้นจะต้องจมอยู่ในคอนกรีตไม่น้อยกว่า 2 เมตร ตลอดเวลา กอนไขท่อเททุกครั้งท่อเทต้อง สะอาดและฉีกแนบ
- (9) ตรวจสอบปริมาณคอนกรีตที่เทไปแล้วเทียบกับค่าที่คำนวณไว้เป็นระยะๆ
- (10) ทำทะเบียนบันทึกเวลาทำงานปริมาณคอนกรีตและสิ่งผิดปกติต่างๆ

ขอควรปฏิบัติสำหรับผู้ควบคุมงานการทำเสาเข็มเจาะ

- (1) ศึกษารายละเอียดการทำเสาเข็มเจาะรูปแบบรายการของวิศวกรผู้ออกแบบตลอดจนข้อกำหนดต่างๆ
- (2) ศึกษาขั้นตอนการทำงานจากบริษัท ผู้ทำงานเสาเข็มเจาะ
- (3) ทำแบบฟอร์มเพื่อบันทึกข้อมูลสำหรับการควบคุมงาน
- (4) ทำรายการต่างๆ ที่ผู้ทำเสาเข็มเจาะจะต้องขออนุมัติก่อนการทำงาน โดยดำเนินการให้เสร็จเรียบร้อยแล้วก่อนเริ่มงาน

- (5) ทำหน้าที่อย่างมีเหตุผล ประสานงาน แก้ไขและหาข้อยุติของปัญหาต่างๆ ด้วยความถูกต้องรวดเร็ว ไม่เกิดความล่าช้าต่อการทำงาน

แผนภูมิการทำงานที่ผู้ควบคุมงานควรจัดทำ

- (1) รายละเอียดของประเภทงานรายวัน
- (2) เวลาการทำงานของผู้รับจ้าง
- (3) สภาพอากาศ และอุณหภูมิ
- (4) ปริมาณบุคลากรประเภทต่างๆ
- (5) ระดับความลึกปลายเสาเข็มเจาะ
- (6) ความก้าวหน้าของการทำงาน
- (7) ปริมาณการใช้คอนกรีตและเหล็กเสริม **คุณสมบัติของสารละลายเบนโท**

ไนท์ที่ใช้งานในปัจจุบัน

- (1) Density อยู่ระหว่าง 1.02 - 1.1 ตัน/ม³
- (2) Viscosity อยู่ระหว่าง 30 - 50 วินาที
- (3) pH อยู่ระหว่าง 7.5 - 12
- (4) Sand Content ไม่เกิน 6%

การควบคุมงานเสาเข็มเจาะขนาดใหญ่

- (1) การตรวจสอบสภาพพื้นที่ และสภาพแวดล้อม การสำรวจสภาพสิ่งก่อสร้าง อาคารข้างเคียงที่ติดกับพื้นที่ก่อสร้างว่ามีสภาพอย่างไร มีรอยร้าว แตกชำรุดหรือไม่ ซึ่งอาจบันทึกไว้ด้วย ภาพถ่ายเป็นหลักฐานในการชี้แจงเมื่อมีปัญหาการร้องเรียน ว่าเกิดการเสียหายขึ้นเนื่องจากงานก่อสร้าง เป็นต้น
- (2) การตรวจรับผังบริเวณ เป็นสิ่งสำคัญมากที่สุดเรื่องหนึ่ง ที่จะต้องมีความรอบคอบและทำให้ถูกต้อง ควรได้รับการอนุมัติยินยอมเป็นลายลักษณ์อักษรให้ทำงานตามแบบผัง บริเวณจากเจ้าของโครงการ
- (3) การตรวจแบบแปลนเสาเข็ม ดูระยะแสดงตำแหน่งเสาเข็มและจุดอ้างอิงต่างๆ ที่สำคัญหากมีรายละเอียดไม่ครบถ้วน หรือขัดแย้งกันเอง ผู้รับจ้างควรที่จะทำหนังสือขอ รายละเอียดเพิ่มเติมจากผู้ออกแบบ และผู้รับจ้างควรตรวจสอบระยะต่างๆ ในสนามเพื่อเทียบกับแบบก่อสร้าง แล้วจัดทำแบบแปลนเสาเข็มเพื่อขออนุมัติให้ทำงานได้อย่างถูกต้อง

- (4) การเตรียมแผนภูมิแสดงข้อมูลการทำงาน ใช้แสดงข้อมูลต่างๆ ที่สำคัญ ของการทำงานในรูปของแผนภูมิต่างๆ เช่น แผนภูมิวงกลม แผนภูมิแท่ง และ กราฟเส้นแสดงความสัมพันธ์ ปริมาณงานต่อเวลา เพื่อให้เจ้าของโครงการ ตลอดจนผู้เกี่ยวข้องใช้ประโยชน์ในการรับทราบความก้าวหน้า ใช้พิจารณาเพื่อ วิเคราะห์ปัญหาและวางแผนงานให้ดำเนินไปได้ อย่างมีประสิทธิภาพ
- (5) การเตรียมบุคลากรทำหน้าที่ควบคุมงาน สำหรับงานควบคุมเสาเข็มเจาะ ขนาดใหญ่ซึ่งเป็นงานที่จะต้องบันทึกข้อมูลการทำงานแต่ละขั้นตอนคอนกรีต ละเอียด ต้องทำงานกรำแดด กรำฝนในระยะเวลาทำงานตั้งแต่ 10-16 ชั่วโมง ต่ อวันและอาจจะไม่มีวันหยุดและเป็นการทำงานกลางแจ้ง ดังนั้น ผู้ควบคุมงาน จึงต้องเป็นผู้มีสุขภาพดี แข็งแรง อดทน สามารถอุทิศเวลาให้กับงานได้ ตลอดเวลางาน
- (6) การบันทึกข้อมูลการทำงาน ผู้ควบคุมงานระดับช่างเทคนิคจะเป็นผู้บัน ทึกข้อมูลการทำงานเสาเข็มเจาะขนาดใหญ่โดยละเอียดและตลอดเวลา เช่น เวลาเริ่มและเวลาเสร็จของงาน แต่ละขั้นตอน ลักษณะชั้นทรายของปลาย เสาเข็ม ความลึกของการเจาะ ความยาวของเหล็กเสริมเสาเข็ม ปริมาตร คอนกรีตที่คำนวณได้และคอนกรีตที่ใช้งานจริง สภาพอากาศ สิ่งกีดขวาง อุปสรรคและปัญหาการ ปฏิบัติงาน หรือหลีกเลี่ยงข้อกำหนด อุบัติเหตุ ขอน าสั่งเกต ข้อควรระวัง โดยการบันทึกข้อมูลต่างๆ ลงใน แบบฟอร์มที่ได้จัดทำ ขึ้นให้เหมาะสมกับ ลักษณะของงานนี้ มีความง่ายและสะดวกต่อการบันทึกและ ตรวจสอบ
- (7) การตรวจสอบตำแหน่งเสาเข็มเจาะ ขั้นแรกต้องตรวจสอบจากแบบก่อสร้าง แล้ว จึงตรวจโดยการวัดในสนามโดยใช้กล้องและเทปวัดระยะ เมื่อกตปลาย เหล็กบนตำแหน่งที่ทำไว้แล้วจะต้องตรวจดูว่ามีระยะคลาดเคลื่อนเกินค่าที่ยอม ใหรือไม หากเกินไปมากก็ต้องแก้ไขโดยการถอนแล้ว กตใหม่ แต่หากมีระยะ คลาดเคลื่อนเล็กน้อยก็ต้องบันทึกไว้ ซึ่งในกรณีที่เสาเข็มกลุ่มในฐานราก เดียวกันก็อาจมีการปรับแก้ตำแหน่งเสาเข็มในกลุ่มให้อยู่ในตำแหน่งที่มีศูนย์ถ วงอยู่ในจุดเดิมตามแบบ
- (8) การตรวจแนวตั้งเสาเข็มเจาะจะทำในขณะที่เริ่มกตปลูกเหล็กลงดินโดยใช้กล้อง หรือระดับน้ำซึ่งมีความยาวไม่น้อยกว่า 1 เมตร (โดยปกติจะยอมให้มี ความคลาดเคลื่อนในแนวตั้ง ไม่มากกว่า 1 : 100) ทาบที่ปลูกเหล็ก 2 ด้าน

ที่ตั้งฉากกันจะทำให้บล็อกเหล็กไต่ได้ ซึ่งจะช่วยให้การ เจาะรูเสาเข็มได้ดังด้วย เพราะบล็อกเหล็กจะช่วยบังคับหัวเจาะไปในตัว และควรตรวจตั้งของก้านเจาะ ในขณะที่เจาะดินและตรวจตั้งของบล็อกเหล็กในขณะที่ถอนขึ้นหลังเทคอนกรีตเสร็จด้วยวิธีเดียวกัน จะช่วยให้เสาเข็มเจาะได้ดังตามต้องการ

- (9) การวัดความลึกเสาเข็มเจาะ โดยใช้สายวัดระยะถ่วงปลายด้วยก้อนน้ำหนัก เช่น ลูกดิ่งหรือเศษเหล็กที่มีน้ำหนัก และขนาดเหมาะสม หย่อนลงไปในรูเจาะ จนถึงก้นหลุม เพื่อบันทึก ข้อมูลของความลึกสำหรับใช้ในการคำนวณปริมาณ คอนกรีตที่จะสั่งเข้ามาและเปรียบเทียบกับปริมาณ คอนกรีตที่เทจริงเพื่อ พิจารณาความมีสิ่งผิดปกติเกิดขึ้นหรือไม่ การวัดความลึกนี้ควรวัดประมาณ 2-3 จุด แล้วหาค่าความลึกเฉลี่ย ซึ่งในระหว่างเทคอนกรีตก็ควรมีการวัดระดับ คอนกรีตที่เทได้เทียบกับการ คำนวณเป็นระยะๆ ด้วยวิธีเดียวกันเพื่อพล็อต กราฟความมีสิ่งผิดปกติเกิดขึ้นที่จุดใดหรือไม่
- (10) การตรวจความสะอาดก้นหลุมเสาเข็มเจาะ เมื่อเจาะถึงระดับชั้นทรายได้ ระยะ 3 เทาของเสาศูนย์กลางเสาเข็มตามข้อกำหนดแล้ว ควรตรวจดูความ สะอาดของทรายก้นหลุมที่ หัวเจาะแบบถังชุดขึ้นมาว่ามีความสะอาดหรือไม่ ซึ่งในบางครั้งอาจพบเศษวัสดุ เช่น เศษไม้ผุเก่าๆ ปะปน อยู่หรือมีเศษดินปนก อนผสมอยู่ เนื่องจากหลุมตรวจจากผนังรูเจาะลงไปก็ต้องชุดต่อไปอีกเล็กน้อย เพื่อนำ สิ่งสกปรกดังกล่าวขึ้นให้หมดจนเหลือแต่ชั้นทรายแน่นที่สะอาดจะชวยให้ค่าทรุดตัวของเสาเข็มเมื่อมี น้ำหนักบรรทุกแล้วมีค่าไม่มากจนเกิดความ เสียหายต่อโครงสร้าง
- (11) การกำหนดระดับปลายเสาเข็มเจาะในสนาม ระดับปลายเสาเข็มเจาะที่ ระบู่ในแบบก่อสร้างจะเป็นระดับโดยประมาณที่มาจากข้อมูลการเจาะสำรวจ ดิน ดังนั้นระดับปลายเสาเข็ม เจาะจริงๆ จะต้องกำหนดขึ้นจากการเจาะดินให้ ได้ตามข้อกำหนด เช่น ต้องถึงระดับชั้นทรายแน่น และมี ระยะปลายเสาเข็มฝ งอยู่ในทรายไม่น้อยกว่า 3 เทาเสาศูนย์กลางของเสาเข็มต้นนั้น และทรายก นหลุม จะต้องสะอาดและผืนก้นแน่นปราศจากสิ่งสกปรก หรือเศษดินที่ร่วงหล นลงไป ซึ่งระดับปลายเข็ม ดังกล่าวโดยปกติผู้รับจ้างจะเป็นผู้พิจารณาร่วมกับผ ูควบคุมงาน ถ้ามีข้อขัดแย้ง ผู้ควบคุมงานควรรายงาน ข้อมูลเพื่อขอความเห็นต อวิศวกรผู้ออกแบบ เพื่อใช้ปฏิบัติได้ถูกต้องต่อไป

- (12) การพิจารณาลักษณะทรายที่ปลายเสาเข็ม ผู้ควบคุมงานต้องมีวิธีตรวจลักษณะทรายที่ไหลได้ชัดเจน ซึ่งทำได้ง่ายๆ โดยใช้กระบอกตวงชนิดแกวขนาดจุ 500-1,000 ซี.ซี. นำทรายตัวอย่างที่ต้องการตรวจสอบใส่ในกระบอกตวง แล้วเติมน้ำสะอาด ทั้งทรายและน้ำที่ใส่ลงไป ต้องมีปริมาณคงที่ในการทดลองทุกครั้งเพื่อสามารถเปรียบเทียบกันได้ แล้วเขย่าทรายที่ผสมน้ำให้กระจายตัว ตั้งทิ้งไว้ประมาณ 10 นาที จะเห็นสี และขนาดของเม็ดทรายตัวอย่าง ตลอดจนตะกอนที่ ตกค้างอยู่บนเนื้อทรายสามารถเปรียบเทียบกับทรายในบริเวณเสาเข็มทดลองได้อย่างชัดเจน หลังจากนั้น ก็เก็บตัวอย่างใส่ขวดพลาสติก พร้อมบันทึกตำแหน่ง และระดับความลึกของเสาเข็มต้นนั้นไว้สำหรับ ตัวอย่างทรายที่จะเก็บควรเก็บจากระดับปลายเสาเข็ม และชั้นที่ถัดขึ้นมา 10 ชั้น ในขวดพลาสติกขนาดเส้นผ่าศูนย์กลาง 1 นิ้ว สูง 2 นิ้ว
- (13) ระดับหัวเสาเข็มกับวิธีการเทคอนกรีต เนื่องจากการยุบตัวของคอนกรีต เสาเข็มเจาะภายหลังถอนปลอกเหล็กขึ้นจะมีค่าสูงตั้งแต่ 2 ถึง 4 เมตร ดังนั้นวิธีการเทคอนกรีตเสาเข็ม เจาะที่มีระดับหัวเสาเข็มใกล้ผิวดิน เช่น ระดับหัวเสาเข็มมีค่า 2.00 เมตร ขึ้นมาใกล้ผิวดินอาจจะต้องเท คอนกรีตด้วยวิธีดึงปลอกเหล็กขึ้นสูงจากระดับผิวดินประมาณ 2 เมตร แล้วเทคอนกรีตเพื่อการยุบตัวไว้ จนเต็มเมื่อถอนปลอกออก คอนกรีตจะยุบตัวลงไปโดยมีระดับหัวเสาเข็มไม่ต่ำกว่าระดับที่กำหนดไว้ ซึ่ง การเทคอนกรีตวิธีนี้จะต้องเทคอนกรีตไล่สิ่งสกปรก เช่น น้ำเบนโทไนท์ และเศษดินต่างๆ ให้ไหลลง ขึ้นมาที่ปากปลอกเหล็ก จนมีแต่คอนกรีตที่ดีล้วนๆ เต็มอยู่ที่ปากปลอกเหล็กแล้วยกปลอกเหล็กขึ้นให้สูง จากระดับผิวดินตามที่ต้องการด้วยไ้โบรแฮมเมอร์ หลังจากนั้นจึงเทคอนกรีตเติมลงไปในปลอกเหล็ก จนได้ปริมาณที่พอต่อการเผื่อคายุบตัว แล้วจึงถอนปลอกเหล็กออกจากกรุเจาะ สำหรับเสาเข็มเจาะที่มี ระดับหัวเสาเข็มตั้งแต่ 4.00 เมตร ลงไปในดิน สามารถเทคอนกรีตด้วยวิธีปกติ คือ เทคอนกรีตไล่สิ่ง สกปรกจนเห็นเนื้อคอนกรีตล้วนที่ปากปลอกเหล็ก แล้วก็ถอนปลอกเหล็กขึ้นได้เลย
- (14) การตรวจคุณสมบัติคอนกรีต สำหรับงานเสาเข็มเจาะ คอนกรีตจะต้องมีค่ายุบตัวไม่น้อยกว่า 15 เซนติเมตร เพื่อสามารถเทพานทอได้ง่าย และรวดเร็ว โดยสามารถไหลเขาไปตาม ซอกต่างๆ ไดจนเต็มไม่เกิดโพรง และจะต้องใช้สารผสมตัวหน่วงเพื่อยืดเวลาแข็งตัวออกไปให้มากกว่า 4 ชั่วโมง ดังนั้น การตรวจคุณสมบัติคอนกรีต จึงต้องทำการทดสอบคายุบตัวของคอนกรีตทุกคันรถ แล้ว

บันทึกไว้ ซึ่งในบางครั้งค่ายุบัติจะวัดได้น้อยกว่ากำหนด และผู้รับจ้างอาจจะขอให้มีการเติมน้ำเพิ่ม ใน กรณีนี้ผู้ควบคุมงานควรขอความเห็นผู้ออกแบบเพื่อใช้เป็นแนวการปฏิบัติไว้อีกก่อนที่จะเริ่มงาน

- (15) การตรวจเหล็กเสริมเสาเข็ม เหล็กเสริมควรตัดตัวอย่างไปทดสอบวัดแรงดึง และพื้นที่หน้าตัดเพื่อเสนอผลการทดสอบต่อผู้ออกแบบ ในกรณีที่จะต้องมีการต่อเหล็กด้วยการเชื่อมก็ ควรส่งตัวอย่างการเชื่อมเพื่อทดสอบเพื่อขออนุมัติใช้งาน ต่อไป
- (16) ในขณะที่มีการเทคอนกรีตเสาเข็มเจาะ เมื่อเกิดปัญหาขัดข้องจากการเทคอนกรีตต่างๆ เช่น รถคอนกรีตขาดระยะเป็นเวลานานทำให้เวลาการเทคอนกรีตเกินกำหนดที่ขออนุมัติ ไว้ เกิดการอุดตันในท่อเทคอนกรีตเทต่อไปไม่ได้ ท่อเทคอนกรีตหลุดลงไปในรูเจาะขณะเทคอนกรีต เหล็กเสริมเสาเข็มลอยขึ้นมาขณะเทคอนกรีต ฯลฯ ผู้ควบคุมงานจะต้องตัดสินใจที่จะแก้ปัญหาต่างๆ ในทันทีเพื่อไม่ให้เกิดความเสียหายมากยิ่งขึ้นต่อไป
- (17) การเก็บตัวอย่างคอนกรีตเสาเข็มเจาะเสาเข็มเจาะขนาดใหญ่จะใช้คอนกรีตตั้งแต่ 25 ม³ ถึง 60 ม³ ต่อต้น ซึ่งจะเห็นว่ามีปริมาณมาก จึงควรมีการเก็บตัวอย่างคอนกรีตที่ใช้งานทุก ต้นๆ ละไม่น้อยกว่า 9 ก่อนตัวอย่าง โดยสุ่มเก็บจากรถคอนกรีต 3 คันๆ ละ 3 กอน
- (18) การทดสอบคุณสมบัติเบนโทไนท์ เบนโทไนท์ชนิดที่ผลิตจำหน่ายอยู่ในรูปของผงละเอียดเป็นถุงๆ ละ 50 กิโลกรัม มีคุณสมบัติดูดน้ำได้ดี แต่ละอนุภาคจะพองตัวเบียดกัน ทำให้น้ำไหลผ่านระหว่างอนุภาคได้ยากจึงใช้สำหรับป้องกันผนังรูเจาะไม่ให้พังทลาย โดยผสมน้ำแล้วใส่ลงไป ในรูเจาะขณะเจาะดินควรระบบเปยก น้ำสารละลายเบนโทไนท์จะช่วยป้องกันมิให้น้ำใต้ดินไหลผ่านรูเจาะ และ รูเจาะจะไม่เกิดการพังทลาย ด้วยเหตุนี้ จึงต้องมีการตรวจคุณสมบัติของเบนโทไนท์ก่อน ได้แก่ ความหนาแน่น ความหนืด ความปนกรวดต่าง และปริมาณทรายที่เจือปน ซึ่งจะต้องมีการทดสอบ คุณสมบัติทุกวันก่อนใช้งานแล้วบันทึกไว้
- (19) การทำรายงานเสนอต่อเจ้าของโครงการ ควรมีรายงานประจำวันแสดงถึงรายละเอียดของการทำงาน และข้อมูลที่เป้นประโยชน์ เช่น รายงานประจำสัปดาห์ แสดงข้อมูลโดยสรุป สารสำคัญของข้อมูลจากรายงานประจำวัน

และรายงานประจำเดือนซึ่งควรจัดเป็นเล่มให้เรียบร้อย และ อาจมีรูปถ่าย
แสดงภาพงานปัจจุบันไวด้วย เป็นต้น

- (20) แผนภูมิแสดงข้อมูลการทำงานเป็นสิ่งที่เป็ประโยชน์ที่จะใช้พิจารณาแกป
ยู่ทางาน และใช้ประกอบเอกสารรายงานเสนอต่อเจ้าของโครงการ
- (21) ความสะอาดของพื้นที่การทำงานเป็นสิ่งจำเป็นมาก สำหรับกองดินที่ได้
จากการเจาะดินถ้าทิ้งไว้จะมีกองขนาดใหญ่ และจะกีดขวางการทำงานต่างๆ
อย่างมาก ดังนั้นควรจะต้องมี การขนดินออกไปนอกบริเวณตลอดเวลาที่มีการ
เจาะดิน เศษดินต่างๆ ก็ควรตักเก็บกวาดอยู่เสมอ เพื่อเมื่อ โดนน้ำก็จะเป็
นโคลนทำให้ลื่น อาจเกิดอุบัติเหตุร้ายแรงได้ตลอดจนน้ำเบนโทไนท์ที่ไหลนอง
ตามพื้นที่ การทำงานจะต้องรีบทำความสะอาด ไม่ควรปล่อยทิ้งไว้และต้องป
องกันไม่ให้ไหลลงท่อหรือทางระบาย น้ำจะทำให้เกิดการอุดตัน
- (22) เครื่องจักร และอุปกรณ์การทำเสาเข็มเจาะจะมีขนาดใหญ่และน้ำหนักมาก
โดยปกติควรมีชนิดและจำนวนดังต่อไปนี้เป็นอย่างน้อย คือ รถเครนติดตั้ง
เครื่องเจาะ 1 คัน รถเครนสำหรับ บริการทั่วไป (Service Crane) เช่น ไชยก
ไวโบรแฮมเมอร์ ยกท่อคอนกรีต ยกเหล็กเสริม ซึ่งถามีจำนวน 2 คัน จะช
วยในงานมีความคล่องตัวและรวดเร็วขึ้นมาก รถตักดิน 1 คัน รถบรรทุกดิน 1
คัน เครื่องสูบน้ำ เบนโทไนท์ถังเก็บ ถังผสมน้ำเบนโทไนท์ เครื่องมือทำความสะอาด
น้ำสารละลายเบนโทไนท์ ปลอก เหล็กหัวเจาะดินแบบต่างๆ ท่อเท
คอนกรีตหัวเขยา เป็นต้น
- (23) เมื่อมีความจำเป็นที่จะทิ้งรูเจาะไว้ ค่างคินผู้ควบคุมงานควรจะขอ
ความเห็นต่อวิศวกรผู้ออกแบบเสียก่อนเพื่อขอทราบวิธีปฏิบัติ แต่โดยปกติแล
วการทิ้งรูเจาะไว้ค่างคินอาจทำได้ ต่อเมื่อระดับที่เจาะทิ้งไว้ไม่อยู่ในชั้นทราย
ปลายเสาเข็ม เพราะทรายข้างรูเจาะมักจะพังทำให้ลื่นเป็ลื่อง คอนกรีตมากขึ้น
การที่ผู้ควบคุมงานจะยินยอมให้ทิ้งรูเจาะไว้ค่างคินได้หรือไม่ นั้น สามารถ
พิจารณาได้ จากสิ่งต่อไปนี้คือ ผู้รับจ้างต้องสามารถขุดเจาะต่อไปจนกว่าหลุม
สามารถทำความสะอาดได้ตามปกติโดย ไม่เกิดการพังทลายของรูเจาะในขณะที่
เจาะดิน และปริมาณคอนกรีตที่ใช้จริงต้องไม่มากกว่าปริมาณที่ คำนวณไว
จนเกินไป เช่น มากกว่า 30 เปอร์เซ็นต์ เป็นต้น
- (24) การทำเส้นแนวและจุดอ้างอิง ผู้รับจ้างจะต้องทำไว้ให้มีอยู่ถาวร ไม่ชำรุด
เสียหายจากการทำงานจนกระทั่งหมดความต้องการที่จะใช้งาน โดยมีผู้ควบคุม

งานเป็นผู้ตรวจสอบความถูกต้อง ของตำแหน่งและระยะ พร้อมทั้งเสนอแบบ
แสดงเสนแนวและจุดอ้างอิงดังกล่าวเพื่อขออนุมัติใช้งานตาม ขั้นตอนและเพื่อ
ใช้ตรวจสอบระยะตำแหน่งต่างๆ ของเสาเข็มว่ามีความคลาดเคลื่อนหรือไม่
เพียงใด

(25) การทำเสาเข็มอ้างอิง โดยเลือกจากเสาเข็มเจาะต้นที่เทคอนกรีตสูงถึงผิว
ดินจำนวน 2 ถึง 4 ต้นในโครงการ โดยทำความสะอาดหัวเสาเข็มให้เรียบร้อย
อาจฉาบปูนให้เรียบแล้วทาสี ให้ชัดเจน แล้วทำการสำรวจตำแหน่งหัวเสาเข็ม
ดังกล่าว บันทึกไว้ในแบบลงนามรวบรวมระหว่างผู้รับจ้าง ผู้ ควบคุมงาน และผู้
แทนเจ้าของโครงการ เพื่อรับรองความถูกต้องของตำแหน่งเสาเข็มอ้างอิง เมื่อ
มีการขุด ดินเพื่อทำงานโครงสร้าง เสาเข็มอ้างอิงจะเป็นประโยชน์ในการใช้
ตรวจสอบว่า เสาเข็มเจาะมีการเคลื่อน ตัวผิดศูนย์ หนีศูนย์จากการทำเสาเข็ม
หรือจากการขุดดินหรือไม่ เป็นต้น

(26) การซ่อมแซมหัวเสาเข็มเจาะ กรณีแรกอาจทำในระหว่างการทำเสาเข็ม
เจาะ เมื่อทราบวาระดับหัวเสาเข็มเจาะที่เทคอนกรีตไปแล้วมีระดับต่ำกว่าที่
กำหนดไว้ในแบบก็ซ่อมแซมหัว เสาเข็มได้โดยขุดดินบริเวณหัวเสาเข็มให้กว้าง
พอที่จะทำงาน สกัดคอนกรีตหัวเสาเข็มส่วนที่ไม่มีออกให้ หมดแล้วตรวจสอบ
ความสะอาดและทดสอบกำลังคอนกรีตหัวเสาเข็มด้วยเครื่องยิงคอนกรีต ถ้าได้
ตาม ข้อกำหนดแล้วก็ใช้บล็อกเหล็กที่มีขนาดเดียวกันกับเสาเข็ม หรือใหญ่กว
าครอบต่อหัวเสาเข็ม แล้วเท คอนกรีตต่อหัวเสาเข็มจนถึงระดับที่ต้องการ อีก
กรณีหนึ่ง จะเป็นการซ่อมแซมหัวเสาเข็มที่ชำรุด เมื่อได้ ขุดดินหัวเสาเข็มแล
วพบว่าคอนกรีตหัวเสาเข็มมีกำลังอัดต่ำกว่าที่กำหนด หรือไม่สะอาด ก็ต้องแก
ไขด้วย วิธีเดียวกันกับวิธีแรกแต่อาจจะทำงานไม่ได้สะดวกเหมือนทำในกรณี
แรกเพราะมีงานประเภทอื่นกำลังทำ อยู่และจะเสียค่าใช้จ่ายสูงกว่าวิธีแรกด้วย

(27) การสกัดหัวเสาเข็ม เป็นงานหนักที่ต้องใช้เวลามาก ซึ่งจะใช้เวลาสักให้เป
นเศษเล็กเศษน้อยทั้งหมด หรือใช้วิธีตัดให้ขาดแล้วยกไปทิ้งก็เป็นสิ่งที่ผู้รับจ้าง
จะต้องพิจารณาในเรื่องของ เวลาและค่าใช้จ่ายต่างๆ เพื่อตัดสินใจเลือกวิธีที่
เหมาะสม

(28) ขั้นตอนการควบคุมงานเพื่อให้ได้หัวเสาเข็มคุณภาพดี ระดับหัวเสาเข็มจะ
ถูกกำหนดไว้ในแบบก่อสร้าง คอนกรีตที่ใช้ต้องสะอาด และมีกำลังอัดได้ตามข
อกำหนด ดังนั้นจึงควรเท คอนกรีตไล่สิ่งสกปรกที่เจือปน เช่น เศษดิน ทราย
ตะกอนน้ำสารละลายเบนโทไนท์ออกให้หมดเหลือแต่ คอนกรีตที่ดี ผู้ควบคุม

งานสามารถใช้การสังเกตจากการทำงานในสนามและรวมตรวจสอบอย่างใกล้ชิด ในการทดสอบกริดไอสิ่งสปริงตลอดจนการทดสอบกริดให้สูงกวาระดับที่กำหนดในแบบเพื่อเผื่อค่า ยุบตัวของคอนกรีต โดยใช้ข้อมูลที่วัดได้ในสนามของการทำเสาเข็มต้นแรกๆ เป็นแนวทาง ซึ่งในการ ยุบตัวของคอนกรีตภายหลังถอนบล็อกเหล็กขึ้นนั้นจะมีค่าอยู่ระหว่าง 1-4 เมตร

(29) การทดสอบเสาเข็มมักจะทำการทดสอบเสาเข็ม2วิธีด้วยกันคือSeismic Test และ Load Test สำหรับวิธีแรกใช้ทดสอบเสาเข็ม เช่น เสาเข็มร้าวขาดจากกัน พื้นที่หน้าตัดโป่งออก หรือคอนกรีตคอดขาด ส่วนวิธีที่สองเป็นการทดสอบโดยการใส่น้ำหนักให้เสาเข็มที่ขนาด 2.5 เท่าของ น้ำหนักที่ออกแบบโดยมีค่าการทรุดตัวไม่เกินที่กำหนด บางโครงการจะกำหนดให้ทำการทดสอบเสาเข็ม ด้วยวิธีแรกทุกต้นเพราะค่าใช้จ่ายไม่สูงนัก และจะทำการทดสอบด้วยการใส่น้ำหนักหนึ่งหรือสองต้น

(30) กรณีที่เหล็กเสริมเสาเข็มลอยขึ้นมาจากตำแหน่งเดิมนั้น จะมีโอกาสเกิดขึ้นเสมอในทุกๆ โครงการจากข้อมูลเสาเข็มเจาะขนาดใหญ่มากกว่า 200 ต้น บอกรับทราบได้ว่าเสาเข็มเจาะ ที่มีเส้นผ่าศูนย์กลางเล็กจะเกิดเหล็กลอยได้มากกว่าเสาเข็มเจาะที่มีเส้นผ่าศูนย์กลางขนาดใหญ่กว่า อย่างไรก็ตาม ในทุกๆ ขนาดมีโอกาสจะเกิดเหล็กลอยทั้งสิ้นโดยจะลอยขึ้นตั้งแต่ 1 ถึง 4 เมตร ในกรณีนี้ ควรจะขอความเห็นจากผู้ออกแบบ และเจ้าของโครงการไว้วางใจ โดยเฉพาะในสัญญาควรจะพูดถึงผู้ที่ จะรับผิดชอบในเรื่องนี้ไว้ด้วย

(31) ปัญหาต่างๆ จากการดำเนินงาน ปัญหาดังต่อไปนี้เป็ปัญหาที่อาจเกิดขึ้นในการดำเนินงานเสาเข็มเจาะขนาดใหญ่ ซึ่งผู้ควบคุมงานก่อสร้างควรจะทราบเพื่อหาทางแก้ไขไว้วางใจ

- เทคอนกรีตไม่เสร็จในระยะเวลาที่ได้รับการอนุมัติไว้
- คอนกรีตคอนกรีตของแท่งเสาเข็ม จะเติมน้ำในรถผสมได้หรือไม่
- ขณะเทคอนกรีตคนงานยกท่อเทสูงเกินไปจนหลุดจากระดับคอนกรีตที่เทไว้ทำให้น้ำไหลเข้ามาในท่อ
- เจ้าของโครงการเป็นผู้ซื้อคอนกรีตตามสัญญา ผู้รับจ้างส่งคอนกรีตมาใช้งานเกินกำหนดแล้วเหลือทิ้ง

- ผู้รับจ้างเป็นผู้ซื้อคอนกรีตตามสัญญา จึงพยายามประหยัดคอนกรีตในการใช้เทโล่สิ่งสกปรก ทำให้เกิดปัญหาในเรื่องความสะอาดของคอนกรีตหัวเสาเข็ม
- ผู้รับจ้างต้องการเทคอนกรีตเร็วไว้มากๆ เพื่อจะได้แนใจวาระดับหัวเสาเข็มจะไม่ต่ำกว่าแบบที่กำหนดไม่ต้องมาซ่อมหัวเสาเข็มภายหลังเปิดหน้าดินเพราะค่าใช้จ่ายสูงแต่เจ้าของ โครงการไม่อยากให้เร็วมาก เพราะสิ้นเปลืองคอนกรีต และเสียเวลาในการสกัดหัวเข็มมาก
- เมื่อเกิดปัญหาหลักลอย เจ้าของโครงการต้องการให้ผู้รับจ้างเสริมเหล็กเพื่อการถอดตัวโดยให้ผู้รับจ้างรับผิดชอบค่าใช้จ่ายเอง
- ผู้รับจ้างไม่สามารถเจาะเสาเข็มในตำแหน่งตามแบบได้เพราะมีสิ่งกีดขวางใต้ดินที่ไม่อาจกำจัดออกได้
- ผู้รับจ้างทำงานไม่เสร็จตามสัญญา เพราะติดสาธารณูปโภคบริเวณรอบๆ พื้นที่โครงการ
- รายการก่อสร้างกำหนดให้ผู้รับจ้างเจาะดินให้ปลายเสาเข็มฝังเข้าไปในชั้นทรายมีระยะ 3 เทาของเส้นผาศูนย์กลาง แต่ในทางปฏิบัติผู้รับจ้างไม่สามารถเจาะได้พอดีกับระยะที่ ต้องการ สำหรับระยะที่เกิน เจ้าของโครงการปฏิเสธการจ่ายเงิน
- เจ้าของโครงการมักเข้าใจวาระดับปลายเสาเข็มเจาะจะมีระดับใกล้เคียงกันแต่เมื่อเวลาทำจริงๆ จะต้องเจาะให้ลึกลงไปจนปลายเสาเข็มฝังในชั้นทรายได้ 3 เทาของเส้นผาศูนย์กลาง ปลายเสาเข็มอาจแตกต่างกันหลายเมตร ทำให้ค่าใช้จ่ายในการจ้างเหมาจะต้องเพิ่ม ซึ่งมักจะมีปัญหาตามมา
- เจ้าของโครงการเข้าใจผิดว่าผู้รับจ้างถือโอกาสที่จะเจาะเสาเข็มให้ลึกมากกว่าความจำเป็นเพื่อจะได้รับค่าจ้างเพิ่ม เกิดข้อขัดแย้งมีความเห็นไม่ตรงกันในเรื่องระดับปลาย เสาเข็ม
- การขุดดินเปิดหัวเสาเข็มที่ขาดการระมัดระวังในการเคลื่อนตัวของดิน อาจทำให้เสาเข็มหักหรือหนีศูนย์ จะหาผู้รับผิดชอบได้อย่างไร

7.1.2 งานฐานราก

ฐานรากเป็นส่วนหนึ่งของโครงสร้างทำหน้าที่ถ่ายน้ำหนักจากโครงสร้างส่วนบนสู่ พื้นดินฐานราก แบ่งออกเป็น 2 ชนิดคือ

ก. **ฐานแผ่** ฐานรากชนิดนี้มีความเหมาะสมกับสภาพพื้นที่เป็นดินแข็ง ดิน

ปนกรวด หินฟุ้ง ดินลูกรัง ความสามารถในการรับน้ำหนักของดินใต้ฐานรากสามารถคำนวณหาได้โดย ใช้ทฤษฎีที่เป็นที่แพร่หลาย และยอมรับทั่วไป หรือใช้วิธีทดสอบการรับน้ำหนักของชั้นดิน แต่วิธีนี้จะต้องมีผลการเจาะสำรวจชั้นดินประกอบการพิจารณาควบคู่กันไป ระดับฐานรากต้องฝังลึกจากพื้นโคลง ไม่น้อยกว่า 2.50 เมตร หรือตามที่ระบุในแบบก่อสร้างยกเว้นฐานรากที่วางบนหินฟุ้งต้องฝังลึกไม่น้อยกว่า 0.50 เมตร สำหรับตอมอริมฝั่งควรกำหนดให้ฐานรากอยู่ในระดับลึกใกล้เคียงกับตอมอกลางน้ำ เพื่อรับ การกัดเซาะของกระแสน้ำในอนาคต ในการก่อสร้างฐานรากดินที่ขุดขึ้นมาแต่ละชั้นต้องนำมาบรรจุไว้ใน ขวดแก้วใสและเขียนรายละเอียดของแต่ละชั้นดินกำกับไว้ บันทึกระดับของฐานรากแต่ละฐานในรายละเอียด



รูป

ที่ 4-10 ฐานรากแผ่

ข. **ฐานรากชนิดฐานวางอยู่บนเสาเข็ม** ฐานรากที่ใช้เสาเข็มนั้นมีจุดประสงค์เช่นเดียวกับฐานแผ่ คือ รับน้ำหนักทั้งหมดจากโครงสร้างส่วนบนแล้วถ่ายลงสู่ชั้นดิน ฐานรากชนิดที่ใช้ เสาเข็มนั้นเหมาะกับพื้นที่ที่ไม่สามารถจะก่อสร้างเป็นฐานแผ่ได้ เช่น พื้นที่ที่มีดินอ่อน หรือพื้นที่ที่มีการ กัดเซาะสูง เสาเข็มที่ใช้รับน้ำหนักจากฐานรากนั้นแบ่งเป็น 2 ชนิด คือ

(1) End - bearing or Point - bearing piles เป็นเสาเข็มที่ถ่ายน้ำหนักจากฐานรากผ่านน้ำหรือชั้นดินอ่อนไปยังชั้นดินที่มีความแข็งแรงกว่า เช่น ดินทราย ดินดาน หรือชั้นหิน

(2) Friction - piles เป็นเสาเข็มที่ถ่ายน้ำหนักจากฐานรากไปสู่ชั้นดินอ่อน โดยอาศัยความเสียดทานตลอดความยาวของเสาเข็ม

ขั้นตอนการดำเนินงานก่อสร้างฐานราก เมื่อดำเนินการตอกเสาเข็มฐานรากเสร็จแล้วให้ปฏิบัติดังนี้

- **สำหรับงานฐานรากที่ก่อสร้างเหนือระดับน้ำ**

- (1) ไขกลองระดับถายระดับจาก BM. ไปที่ระดับท้องฐานราก ตามแบบกำหนด
- (2) ทำการก่อสร้างไม้แบบสำหรับหล่อฐานราก
- (3) สกัดและตัดหัวเสาเข็มให้เนื้อคอนกรีตหัวเสาเข็มโผล่เหนือระดับฐานรากประมาณ 5.0 – 7.5 ซม.
- (4) ทำการวางแนวศูนย์กลาง และวางแนวฉากฐานรากพร้อมวางแนวตำแหน่งเสาตอมอนไม้แบบของฐานรากที่ปูไว้แล้วด้วยกล้อง Theodolite
- (5) นำเหล็กฐานรากที่ตัดและตัดเตรียมไว้แล้ว ทำการผูกเหล็กตามกำหนด
- (6) ในระหว่างที่ผูกเหล็กฐานราก ให้ทำการผูกเหล็กเสาตอมอนไป
- (7) ตรวจสอบตำแหน่งเสาตอมอน และความกว้าง ยาว สูงของฐานราก
ครั้งก่อนการหล่อคอนกรีต อีก
- (8) ทำการประกอบแบบข้างฐานรากทั้ง 4 ด้าน
- (9) ทำการหล่อคอนกรีตฐานราก

ปัญหาอุปสรรค และการแก้ไขในระหว่างการก่อสร้างฐานราก

- (1) ระดับน้ำในแม่น้ำขึ้น - ลง เนื่องจากถูกน้ำทะเลหนุนทำให้บางเวลามีระดับสูงเหนือระดับใต้ฐานรากควรตรวจสอบระดับน้ำให้ชัดเจนหากไม่สามารถก่อสร้างได้ให้เสนอ คณะกรรมการตรวจการจ้างขออนุมัติยกระดับท้องฐานราก
- (2) เสาเข็มตมริมฐานรากบางต้นตอกแล้วอาจถูกหินทำให้เกิดการหนีศูนย์เคลื่อนตัวออกนอกตำแหน่งฐานราก ควรทำการขออนุมัติคณะกรรมการตรวจการจ้างขยายฐานราก
- (3) ไม้แบบที่มีคุณภาพต่ำใช้มาหลายโครงการเมื่อหล่อคอนกรีตแล้วเมื่อถอดแบบผิวคอนกรีตจะมีลักษณะบวมเป็น คลื่นไม่เรียบควรเสนอผู้รับจ้างเปลี่ยนใหม่ ก่อนการก่อสร้าง
- (4.) สภาพภูมิอากาศ หากฝนตกในขณะฝนตกไม่สามารถหล่อคอนกรีตได้ (หากจะทำการหล่อคอนกรีตต้องใช้อุปกรณ์ป้องกัน โดยการคลุมปิดป้องกันฐานรากเพื่อป้องกันปริมาณ น้ำฝนใหม่็ดชิด จึงหล่อคอนกรีตได้)



รูปที่ 4-11 การตอกเสาเข็ม ฐานรากและการสกัดหัวเข็ม

7.1.3 งานโครงสร้างสะพาน

(1) งานตอมอดับริม (Abutment)

ในการก่อสร้างงานตอมอดับริม จำนวน 1 ตับ มีส่วนประกอบหลัก 4 ส่วน คือ

- (1.1) งานฐานราก
- (1.2) งานตอมอ
- (1.3) งานผนังกำแพงกันดิน
- (1.4) งานคานรัดหัวเสา

สำหรับการดำเนินการควบคุมการก่อสร้าง มีวิธีปฏิบัติดังนี้

- (1) ตรวจสอบตำแหน่ง แนว ขนาด ระยะศูนย์กลางของเสาเข็ม และฐานราก รวมทั้งระดับของแต่ละส่วนของโครงสร้างนั้น
- (2) ตรวจสอบชนิด ขนาดและคุณสมบัติของเหล็กเสริมคอนกรีต ให้ถูกต้องตามข้อกำหนดในแบบ

- (3) ตรวจสอบชนิดประเภท และคุณสมบัติ รวมทั้งอัตราส่วนผสมของคอนกรีต (Mix Design) ให้ถูกต้องตามข้อกำหนดในแบบ
- (4) จัดทำ Shop Drawing ของฐานราก ตอมอ ผนังกำแพงกันดิน และคานรัดหัวเสา เพื่อให้เข้าใจถึงขนาด ระยะ และวิธีการตั้งแบบ
- (5) ขุดดินหลุมฐานรากตามขนาด กว้าง ยาว ลึก ตามแบบแปลน โดยให้ก้นหลุมมีพื้นเพียงพอต่อการปฏิบัติงานปกติจะไหลจากขอบฐานราก โดยรอบไม่น้อยกว่า 0.50 เมตร การขุด ให้ระวังดินพัง หรือขยับตัว ถ้าหากดินพังให้ทำการป้องกันด้วยการตอกเสาเข็มไม้ หรือเสาเข็มแผ่นเหล็ก (Sheet pile)
- (6) ตัดหัวเสาเข็มให้ระดับเดียวกันตามแบบ และซ่อมหัวเสาเข็มที่แตกบิ่นด้วย Epoxy
- (7) ในกรณีถ้าหัวเสาเข็มต่ำกว่าระดับของฐานรากในแบบให้ตอหัวเสาเข็ม (Capping) ให้ได้ตามรูปแบบที่กำหนด
- (8) หากมีน้ำซึม-ซังก้นหลุม ต้องทำการสูบน้ำ และเลนออกให้หมด พร้อมทั้งทำความสะอาดหัวเสาเข็มถมทรายอัดแน่นและเทคอนกรีตหยาบให้ได้ตามแบบ
- (9) ในกรณีตามแบบ ถ้าฐานรากไม่มีเสาเข็ม ให้ตรวจสอบดูความแน่นของดินก้นหลุม ถ้ามีปัญหา เช่น ดินอ่อน รวนซุย หรือมีตาน้ำ ให้รีบรายงานวิศวกรผู้ออกแบบโดยด่วน
- (10) จัดทำรายการชนิด และขนาดของเหล็ก รวมทั้งการตัด ตัดเหล็ก และจำนวนที่จะใช้ทั้งหมด (Bar Bending Schedule)
- (11) จุดต่อทาบเหล็กเสริม(Lapping)และระยะหุ้มคอนกร (ConcreteCovering) ให้ถือปฏิบัติตามข้อกำหนดความด้วยมาตรฐานงานก่อสร้าง และตามข้อกำหนดในแบบ
- (12) การวางเหล็กเสริมทั้งฐานราก ตอมอ ผนังกำแพงกันดิน และคานรัดหัวเสา จะต้องตรงตามตำแหน่ง ขนาด จำนวน และระยะที่กำหนดในแบบ
- (13) ให้ใช้เหล็ก (Bar Chair) ลูกปุน เป็นวัสดุรองรับเหล็กเสริม และจับยึดเหล็กเสริมให้แน่น ไม่สามารถเคลื่อนย้าย หรือขยับเขยื้อนได้ในขณะที่ทำการเทคอนกรีต
- (14) จัดเตรียมทำรายการ ขนาด และจำนวนแบบที่จะใช้ทำการหล่อคอนกรีต

(15) การติดตั้งไม้แบบจะต้องได้ขนาดตามแบบ มั่นคง แข็งแรง ไม่ขยับเขยื้อน หลุดหรือแตก ในขณะเทคอนกรีต และจะต้องคำนึงถึงความปลอดภัยในขณะปฏิบัติงานด้วย

(16) ในกรณีเทคอนกรีตจำนวนมากให้ประสานงานกับ Concrete Plant เพื่อรับทราบปริมาณของคอนกรีตที่จะใช้เทในแต่ละครั้ง หรือหากทำการเทแบบผสมไม้อเองจะต้องจัดเตรียม เครื่องมือ และปริมาณวัสดุให้พร้อมพอเพียงกับจำนวนที่ต้องใช้ ก่อนเทคอนกรีตควรทำความสะอาด และราดน้ำแบบหล่อให้ชุ่ม

(17) การเทคอนกรีตให้เทเป็นชั้นๆ ต่อเนื่องกันไป กรณีเทเสา การเทแต่ละครั้งไม่ควรสูงเกิน 2.50 เมตร ถ้าสูงกว่าต้องใช้ทอกรวยส่งคอนกรีต และเขย่าโดยใช้เครื่องมือจี้คอนกรีตให้แน่นทุก ระยะ

(18) การถอดแบบหล่อคอนกรีต ต้องกระทำด้วยความระมัดระวังไม่ให้คอนกรีตแตก บิ่นเสียหาย และไม่ไห้ไม้แบบหักชำรุด เพื่อจะนำไปใช้ครั้งต่อไปได้

(19) ถาถอดแบบ ปรากฏว่าคอนกรีตมีรูพรุนยาวไม่เกิน 2 นิ้วให้รีบดำเนินการซ่อมโดยเร็วและหากพบรูพรุนมากให้รีบแจ้งวิศวกรผู้ออกแบบหรือคณะกรรมการตรวจการจ้างทราบ เพื่อหาทางแก้ไขโดยด่วน

(20) การบ่มคอนกรีต (Concrete Curing) ให้กระทำภายหลังจากการเทคอนกรีต 24 ชม. โดยการรดน้ำหรือน้ำยาบ่มคอนกรีต ติดต่อกันเป็นเวลาไม่น้อยกว่า 7 วัน

(21) กรณีเสาเข็มหนีศูนย์ออกจากฐานราก จะต้องขยายฐานรากตามที่วิศวกรผู้ออกแบบกำหนด

(22) หลังจากถอดแบบฐานรากแล้วต้องรีบกลับหลุม โดยเฉพาะฐานรากที่ไม่มีเสาเข็มให้รีบกลับทันทีอย่าให้น้ำขัง



รูปที่ 4-12 เสาตอมอดับริมและเสาสะพาน

(2) งานตอมอ (Peir)

การดำเนินการควบคุมการก่อสร้าง มีวิธีการปฏิบัติดังนี้

- (2.1) ตรวจสอบตำแหน่ง แนว ขนาด ระยะศูนย์กลาง และระดับความสูงของเสาสะพาน
- (2.2) ตรวจสอบชนิด ขนาด และคุณสมบัติของเหล็กเสริมคอนกรีตให้ถูกต้องตามข้อกำหนดในแบบ
- (2.3) ตรวจสอบชนิด คุณสมบัติ และประเภท รวมทั้งอัตราส่วนผสมของคอนกรีต (Mix Design) ให้ถูกต้องตามข้อกำหนดในแบบ
- (2.4) จัดวาง ติดตั้งเหล็กเสริม เสาตอมอสะพานตามขนาด จำนวน และระยะเหล็กปลอกตามที่กำหนดไว้ในแบบก่อสร้าง
- (2.5) ให้ออกเหล็ก หรือลูกปูนรองรับเหล็กเสริม และจับยึดเหล็กเสริมให้แน่น ไม่สามารถเคลื่อนย้ายได้ในขณะเทคอนกรีต
- (2.6) จัดเตรียมทำรายการ ขนาด และจำนวนแบบที่จะใช้ทำการหล่อคอนกรีต
- (2.7) ติดตั้งแบบหล่อคอนกรีตตามขนาดแต่ละตำแหน่งให้ได้ ดิ่ง ฉาก ยึด ค้ำยันให้แน่นหนามั่นคงแข็งแรง ไม่ขยับเขยื้อน เอียง ทรุด หรือแตกขณะเทคอนกรีต และจะต้องคำนึงถึง ความปลอดภัยในขณะปฏิบัติงานด้วย
- (2.8) ทำการอุดรอยร้าวของไม้แบบด้วยดินเหนียว หรือวัสดุอื่นให้เรียบรอยก่อนเทคอนกรีต
- (2.9) จัดทำขอบเขตการเทคอนกรีต ตำแหน่งการหยุดรอยต่อของคอนกรีตที่จะใช้เทในแต่ละครั้ง
- (2.10) ในกรณีเทคอนกรีตจำนวนมากให้ประสานงานกับ Concrete Plant เพื่อรับทราบปริมาณของคอนกรีตที่จะใช้เทในแต่ละครั้ง หรือหากทำการเทแบบผสมเอง จะต้อง จัดเตรียมเครื่องมือและปริมาณวัสดุให้พร้อม พอเพียงกับจำนวนที่ต้องใช้ ก่อนเทคอนกรีตควรทำความสะอาด และราดน้ำแบบหล่อให้ชุ่ม
- (2.11) การเทคอนกรีต ให้เทเป็นชั้นๆ ต่อเนื่องกันไป และเขย่าโดยใช้เครื่องจี้คอนกรีต (Concrete Vibrator) เพื่อให้คอนกรีตแน่นตลอดเวลา และไม่ควรเขย้านานเกินไปเพราะจะทำให้ คอนกรีตแยกตัว และไม่ควรเทเสาสูงเกินกว่า 2.50 เมตร ถ้าสูงกว่าต้องใช้ท่อยกรวดยสงคอนกรีต

(2.12) การถอดแบบหล่อคอนกรีต ต้องกระทำด้วยความระมัดระวังไม่ให้คอนกรีตแตก บิ่นเสียหาย และไม่แบบแตกชำรุด เพื่อนำไปใช้ครั้งต่อไป

(2.13) ถาถอดแบบ ปรากฏว่าคอนกรีตมีรูปทรงเห็นหลักเสริมยาวไม่เกิน 2 นิ้ว ให้รีบดำเนินการซ่อมด้วยคอนกรีตชนิดพิเศษ (Non-shrink) ถ้ายาวเกิน 2 นิ้ว ให้รีบรายงานวิศวกร ผูกออกแบบ หรือคณะกรรมการตรวจการจ้างทราบเพื่อหาทางแก้ไขโดยด่วน

(2.14) บมคอนกรีตให้ชุ่มด้วยน้ำ หรือน้ำยาบมคอนกรีต ภายหลังจากเทคอนกรีตแล้วเสร็จติดต่อกันเป็นเวลาไม่น้อยกว่า 7 วัน

(3) งานคานหัวเสา (Cross Beam , Cap Beam)

การดำเนินการควบคุมการก่อสร้าง มีวิธีการปฏิบัติดังนี้

(3.1) ตรวจสอบตำแหน่ง แนว ขนาด ระยะศูนย์กลาง รวมทั้งระดับท่อนคาน และระดับหลังคาน

(3.2) ตรวจสอบชนิด ขนาด และคุณสมบัติของเหล็กเสริมคอนกรีตให้ถูกต้องตามข้อกำหนดในแบบ

(3.3) ตรวจสอบชนิด คุณสมบัติ และอัตราส่วนผสมของคอนกรีต (Mix Design) ให้ถูกต้องตามข้อกำหนดในแบบ

(3.4) จัดวาง ติดตั้งเหล็กเสริม คานรัดหัวเสาตามขนาด จำนวนระยะเหล็กปลอกตามที่กำหนดไว้ในแบบก่อสร้าง

(3.5) ให้ใช้เหล็ก หรือลูกปูนรองรับเหล็กเสริม และจับยึดเหล็กเสริมให้แน่น ไม่สามารถเคลื่อนย้ายได้ในขณะเทคอนกรีต

(3.6) จัดเตรียมทำรายการขนาด และจำนวนแบบที่จะใช้ทำการหล่อคอนกรีต

(3.7) ติดตั้งแบบหล่อคอนกรีตตามขนาดแต่ละตำแหน่งให้ได้ ดิ่ง ฉาก ยึด ค้ำยันให้แน่นหนามั่นคงแข็งแรงไม่ขยับเขยื้อน เอียง ทรุด หรือแตกขณะเทคอนกรีต และจะต้องคำนึงถึง ความปลอดภัยในขณะปฏิบัติงานด้วย

(3.8) ทำการอุดรอยรั่วของไม้แบบด้วยดินเหนียว หรือวัสดุอื่นให้เรียบรอยก่อนเทคอนกรีต

(3.9) จัดทำขอบเขตการเทคอนกรีต ตำแหน่งการหยุดรอยต่อของคอนกรีตที่จะใช้เทในแต่ละครั้ง

(3.10) ในกรณีเทคอนกรีตจำนวนมากให้ประสานงานกับ Concrete Plant เพื่อรับทราบปริมาณคอนกรีตที่จะใช้ในแต่ละครั้ง หรือหากทำการแบบผสมเอง จะต้องจัดเตรียม เครื่องมือและปริมาณวัสดุให้พร้อม พอเพียงกับจำนวนที่ต้องใช้

(3.11) การเทคอนกรีต ให้เทเป็นชั้นๆ ต่อเนื่องกันไป สำหรับคานที่มีขนาดลึกควรเทคอนกรีตเป็นชั้น ชั้นละไม่เกิน 30 เซนติเมตรและจี้คอนกรีตให้แน่นในแต่ละชั้น แต่ถ้าหากจำเป็น ต้องหยุดการเทคอนกรีต ควรหยุดเทคอนกรีตในแนวตั้งฉากกับคาน ณ ตำแหน่งที่แรงเฉือนเกิดขึ้นน้อยที่สุด โดยทั่วไปอยู่ประมาณกลางคานเพื่อให้อยู่ต่อเรียบรอย ใช้ลวดตาข่ายคั่นรอยต่อหรือหาก จำเป็นอาจใช้ไม้เครา 1.5×3 นิ้ว คั่นระหว่างเหล็กเสริม และก่อนเทคอนกรีตต่อกับคอนกรีตใหม่ ควรทำ ความสะอาดรอยต่อ แล้วรดด้วยน้ำปูนข้นหนารอยต่อให้ทั่วก่อน จึงเทคอนกรีตใหม่ต่อไปได้ และเขย่า โดยใช้เครื่องจี้คอนกรีต (Concrete Vibrator) เพื่อให้คอนกรีตแน่นตลอดเวลา แต่ไม่ควรเขย่านานเกินไป เพราะจะทำให้คอนกรีตแยกตัว

(3.12) การถอดแบบให้กระทำภายหลังจากการเทคอนกรีตแล้วตามระยะเวลาที่กำหนด ให้ถอดด้วยความระมัดระวังเพื่อไม่ให้คอนกรีต แตก บิ่น กะเทาะ และไม่ให้แบบ หลอแตก หัก ฉีก ขำรูดเพื่อจะได้นำไปใช้งานครั้งต่อไป

(3.13) ถ้าถอดแบบ ปรากฏว่าคอนกรีตมีรูพรุนเห็นเหล็กเสริมยาวไม่เกิน 2 นิ้ว ให้รีบดำเนินการซ่อมด้วยคอนกรีตชนิดพิเศษ (Non-shrink) ถ้า ยาวเกิน 2 นิ้ว ให้รีบรายงานวติ วิศวกรออกแบบหรือคณะกรรมการตรวจ การจ้างทราบเพื่อหาทางแก้ไขโดยด่วน

(3.14) บมคอนกรีตให้ชุมด้วยน้ำ หรือน้ำยาบมคอนกรีต ภายหลังจากเท คอนกรีตแล้วเสร็จติดต่อกันเป็นเวลาไม่น้อยกว่า 7 วัน



รูปที่ 4-13 คานหัวเสา

(4) งานแผ่นรองโครงสร้างสะพาน (Bearing Pad)

โดยปกติทั่วไปฐานรองโครงสร้างสะพานจะประกอบไปด้วยแบบชนิดต่างๆ ซึ่งขึ้นกับขนาดของคานรองรับสะพาน ตัวอย่างเช่น

แผ่นรองยืดหยุ่นชนิดแผ่นยาว (Elastomeric Bearing Pad) เป็นแผ่นยางรองรับคานพื้นสะพานที่มีความยาวไม่มากนักประมาณ 10 – 20 เมตร ซึ่งจะมีลักษณะเป็นแผ่นแบนหนาประมาณ 1-2 เซนติเมตร ส่วนใหญ่จะผลิตจากยางธรรมชาติ หรือ ผลิตจากยางสังเคราะห์ Neoprene



รูปที่ 4-14 ฐานรองคานแบบชนิดแผ่นยาว

(5) งานพื้นสะพาน (Deck)

แผ่นพื้นสะพานสำเร็จรูป (Plank Girder) ขั้นตอนการก่อสร้าง

(5.1) ทำการตรวจสอบระดับหลังแผ่นพื้นสำเร็จรูปทุกตัวหลังจากทำการติดตั้งแล้วเสร็จ

- (5.2) ทำการปรับระดับแผนพื้นสำเร็จรูปด้วยปูนทราย
- (5.3) ทำการผูกเหล็กพื้นตามแบบกำหนด
- (5.4) ติดตั้งแผนเหล็กบริเวณรอยต่อเพื่อการขยายตัวของพื้นสะพาน
- (5.5) ทำการไหลระดับผิวจราจร ที่จุดศูนย์กลางสะพาน (Center Line) และที่บริเวณริมผิวจราจร โดยใช้ทอเหล็ก, เหล็กข้ออ้อย หรือเหล็กเส้นกลม ก็ได้ ทำเป็นเหล็กระดับ (Leveling Bar) การไหลระดับ ถ้าระดับผิวจราจรมีลักษณะเป็นโค้งทางตั้ง (Vertical Curve) ควรไหลระดับทุก 1-2 เมตร
- (5.6) ทำการเทคอนกรีตเมื่อคอนกรีตเริ่มแข็งตัวเอาเหล็กระดับ (Leveling Bar) ออกแล้วทำการตกแต่งผิวคอนกรีต **ขั้นตอนการตรวจสอบและควบคุม**
- (1) ตรวจสอบระดับแผนพื้นสะพานสำเร็จรูป (Plank Girder) หลังการติดตั้งแล้วเสร็จ
 - (2) ตรวจสอบความสูงของปูนทรายปรับระดับ ไม่ให้สูงเกินกว่าที่แบบกำหนด
 - (3) ตรวจสอบชนิด, ขนาด และตำแหน่งของเหล็กเสริมต้องจัดให้อยู่ในแนวระนาบ ไม่ให้เกิดการแอ่นตัว ถ้ามีการแอ่นตัวให้ทำการเสริมเหล็ก Chair Bar ให้ถี่ขึ้น
 - (4) ตรวจสอบความเรียบร้อยของการติดตั้งแผนเหล็กบริเวณรอยต่อเพื่อการขยายตัวของพื้นสะพาน
 - (5) ตรวจสอบระดับผิวจราจรจากเหล็กระดับ (Leveling Bar)
 - (6) ตรวจสอบความหนาของพื้นคอนกรีตก่อนทำการเท โดยการวัดจากผิวบนแผนพื้นสะพานสำเร็จรูป (Plank Girder) ถึงผิวบนของเหล็กระดับ (Leveling Bar)
 - (7) ทำการสุ่มเก็บตัวอย่างคอนกรีตระหว่างทำการเทตรวจสอบหาค่าการยุบตัว (Slump Test) และเก็บตัวอย่างคอนกรีตส่งทดสอบการรับกำลังแรงอัด (Compressive Strength)
 - (8) ตรวจสอบความเรียบร้อยในการตกแต่งผิวคอนกรีต

พื้นสะพานแบบหล่อในที่

ขั้นตอนการตรวจสอบและควบคุม

- (1) ตรวจสอบสภาพของดินที่รองรับเสา ค้ำยันแบบหล่อท้องพื้นว่าสามารถรับน้ำหนักของพื้นคอนกรีตที่จะหล่อได้หรือไม่ ถ้าไม่ได้ให้ทำการกดหรือตอกเสาไม้ค้ำยันลงไป ในพื้นดินจนถึงชั้นดินแข็งที่สามารถรับน้ำหนักพื้นคอนกรีตได้ เพื่อป้องกันการทรุดตัวที่อาจจะเกิดขึ้นได้ในขณะเทคอนกรีต
- (2) ตรวจสอบระยะห่างของเสา ค้ำยันท้องพื้นจะต้องไม่ห่างมากเกินไป ไม่ควรเกิน 0.60 เมตร
- (3) ตรวจสอบการยึดเสา ค้ำยันแบบหล่อต้องแน่นหนามั่นคงโดยเฉพาะอย่างยิ่งในกรณีที่ระดับพื้นดินกับระดับท้องพื้นสะพานต่างกัน เพื่อป้องกันการโก่งเดาะของเสา ค้ำยัน
- (4) ตรวจสอบระยะระดับของตงรับไม้แบบหล่อท้องพื้นสะพาน
- (5) ควรใช้ไม้อัดที่มีความหนาเพียงพอ หรือใช้เหล็กแผ่น แบบหล่อท้องพื้นสะพาน หรือใช้แผ่นไม้ปูเรียงชิดติดกันก่อนแล้วจึงใช้ไม้อัดบางปูทับอีกชั้น เพื่อให้ท้องพื้น สะพานมีความเรียบสวยงาม
- (6) ตรวจสอบขนาด ชนิด และระยะห่างของเหล็กเสริม
- (7) ตรวจสอบตำแหน่งของเหล็กเสริมพื้นขึ้นบนให้อยู่ในตำแหน่งที่ถูกต้อง และต้องไต่ระดับไม้แอนตัว ถ้ามีการแอนตัว ให้ทำการเสริมเหล็ก Chair Bar ให้ถี่ขึ้น
- (8) ตรวจสอบระดับผิวคอนกรีตที่เหล็กระดับ (Leveling Bar) ทั้งที่ศูนย์กลางสะพาน (Center Line) และที่ขอบผิวจราจร
- (9) ตรวจสอบความหนาของพื้นก่อนทำการเทคอนกรีต โดยทำการวัดจากแบบหล่อท้องพื้นถึงผิวบนของเหล็กระดับ (Leveling Bar)
- (10) สุ่มเก็บตัวอย่างคอนกรีตขณะเทนำมาทดสอบหาการยุบตัว (Slump Test) และเก็บตัวอย่างคอนกรีตเพื่อนำมาทดสอบการหาค่ากำลังรับแรงอัด (Compressive Strength)
- (11) เมื่อคอนกรีตเริ่มแข็งตัวเอาเหล็กระดับ (Leveling Bar) ออกแล้วทำการตกแต่งผิว
- (12) ตรวจสอบความเรียบร้อยในการตกแต่งผิวคอนกรีต



รูปที่ 4-15 การผูกเหล็กและการหล่อแผ่นพื้นสะพาน

(6) งานแผงคอนกรีตกันรถ (Barrier)

วัตถุประสงค์ของการก่อสร้างแผงคอนกรีตกันรถ (Barrier) เพื่อลดความเสียหายที่จะเกิดขึ้นกับผู้ขับขี่รถยนต์ ในการก่อสร้าง มีวิธีการดำเนินการดังนี้

- (6.1) ตรวจสอบรูปแบบการก่อสร้างตำแหน่ง แนวความสูง จุดเริ่มต้น จุดสิ้นสุด ของแนวคอนกรีตกันรถ
- (6.2) ตรวจสอบวัสดุที่ใช้ในการก่อสร้าง แนวคอนกรีตกันรถ วัสดุที่ใช้ ต้องเป็นไปตามมาตรฐานใหญ่ถูกต้องตามข้อกำหนดในแบบ
- (6.3) ตรวจสอบเหล็กเสริมคอนกรีตให้มีขนาดถูกต้องติดตั้งและจัดวางอยู่ในตำแหน่งตามแบบกำหนด
- (6.4) ในการประกอบแบบต้องระวังไม่ให้เหล็กเสริมติดกับแบบก่อสร้างทำได้ โดยใช้ลูกป้อนรองกันเหล็กไม่ให้สัมผัสกับแบบ
- (6.5) เหล็กเสริมที่ใช้ต้องปราศจากคราบน้ำมันและสนิมปูนในกรณีมีเปอนคราบน้ำมันต้องทำความสะอาดเสียก่อนจึงนำมาใช้
- (6.6) ตรวจสอบการติดตั้งแบบหล่อคอนกรีต ใหม่นั้นแข็งแรง ไม่ขยับหรือแตกขณะเทคอนกรีต และเป็นไปตามรูปแบบก่อสร้างที่กำหนด
- (6.7) ในส่วนที่บิตโคง ซึ่งไม่สามารถตั้งแบบได้ ให้ใช้คอนกรีตซึ่งมีค่า Slump Test ไม่เกิน 4 ซม. ปรับแต่งให้เป็นไปตามรูปแบบก่อสร้าง
- (6.8) แบบหล่อคอนกรีต ต้องทำการตรวจสอบไม้ไหม้รอยร้าวของไม้แบบ การอุดรอยร้าวให้ใช้วัสดุที่เหมาะสม อุดรอยร้าวของไม้แบบให้เรียบร้อยก่อนการเทคอนกรีต

(6.9) การหยุดเทคอนกรีต เนื่องจากคอนกรีตไม่ต่อเนื่อง ต้องได้รับความเห็นชอบจากผู้ควบคุมงานก่อนจึงจะดำเนินการได้ ตำแหน่งการหยุดต้องเป็นไปตามมาตรฐาน

(6.10) การทำคอนกรีตให้แน่นโดยการใช้เครื่องเขย่าคอนกรีต (Concrete Vibration) ต้องใช้อย่างถูกวิธีตามข้อกำหนด การใช้เครื่องเขย่าคอนกรีตไม่ถูกต้อง จะทำให้เกิดการ แยกตัวของคอนกรีต

(6.11) การถอดแบบให้ดำเนินการได้ต่อเมื่อคอนกรีตมีอายุเกิน 48 ชั่วโมง นับจากดำเนินการหล่อแวงคอนกรีตกันรถแล้วเสร็จ และต้องถอดแบบด้วยความระมัดระวังไม่ให้เกิด ความเสียหายแก่คอนกรีต

(6.12) การบมคอนกรีตให้กระทำหลังจากการเทคอนกรีต 24 ชั่วโมง โดยการให้ความชื้นด้วยวิธีรดน้ำหรือใช้น้ำยาในการบมคอนกรีตติดต่อกันเป็นเวลาไม่น้อยกว่า 7 วัน

(7) งานรอยต่อโครงสร้างสะพาน (Expansion Joint)

อุปกรณ์เพื่อการขยายตัวของโครงสร้างสะพานปัจจุบันมีอยู่มากมายหลาย ชนิด สำหรับสะพานที่มีช่วงคานสั้นๆ จะมีทั้งเป็นแบบวัสดุอุดรอยต่อ (Elastic Joint Sealant) หรือแผ่น กั้นรอยต่อเพื่อการขยายตัว (Premoulded and Elastic Fillers)

สำหรับสะพานที่มีช่วงคานยาวๆ จะมีทั้งเป็นแบบยางกับแบบโลหะ โดย อุปกรณ์รอยต่อชนิดหมู่เป็นยาง (Elastic Deck Joints) นั้นจะใช้กับรอยต่อที่มีขนาดกว้างมากขึ้น ซึ่งจะมีทั้ง แบบแผ่นเรียบยาว (Modular Type) ซึ่งผู้ออกแบบจะเป็นผู้กำหนดให้วารรอยต่อแต่ละขนาดนั้นควรจะใช้ อุปกรณ์รอยต่อแบบใด

สำหรับการควบคุมงานก่อสร้างนั้น ลำดับและวิธีการติดตั้งอุปกรณ์เพื่อการ ขยายตัวของโครงสร้างหรืออุปกรณ์รอยต่อนี้จะมีความสำคัญอย่างยิ่ง เนื่องจากหากทำผิดขั้นตอนหรือ ผิดวิธีก็จะมีผลเสียหายกับตัวโครงสร้างสะพานได้ อย่างน้อยที่สุดก็จะมีผลทำให้ผิวจราจร ณ รอยต่อตรงนั้น ไม่ราบเรียบ เวลาจะมีการจราจรวิ่งผ่านจะเกิดเสียงดัง และผู้ขับขี่จะรู้สึกว่าการสะดุดของผิวจราจร ทั้งนี้ หากสะพานนั้นต้องมีการปูผิวแอสฟัลตคอนกรีตทับหนาทิศติดตั้งรอยต่อที่ถูกต้องจะต้องทำโดยวิธี ดังต่อไปนี้

- (1) ทำการอุดรอยต่อด้วยแผ่นไมหรือกลองทราย ณ บริเวณที่จะทำการติดตั้งอุปกรณ์รอยต่อ
- (2) ทำการปูผิวแอสฟัลตคอนกรีตทับรอยต่อที่อุดด้วยแผ่นไมหรือกลองทรายและบดอัดให้แน่นเท่ากับบริเวณอื่นๆ

- (3) เมื่อแอสฟัลตคอนกรีตแข็งตัวดีแล้ว จึงทำการตัดแอสฟัลตคอนกรีตบริเวณที่จะทำการติดตั้งรอยต่อนั้นจึงเอาแผ่นไม้อัดหรือกลองทรายที่อุดรอยต่อนอก แล้วจึงติดตั้ง อุปกรณ์รอยต่อนตามคำแนะนำของผู้ผลิตต่อไป ด้วยวิธีการดังกล่าวข้างต้น จะทำให้ผิวของอุปกรณ์รอยต่อนที่เสมอกับผิวจราจร ทำให้ไม่เกิดเสียงดังและได้คุณภาพการขับขี่ที่ราบเรียบ

(8) งานแผนพื้นทางลาดเชิงสะพาน (Approach Slab)

งานแผนพื้นทางลาดเชิงสะพาน (Approach Slab) หมายถึง การก่อสร้างแผน พื้นคอนกรีตที่ทำไวเพื่อเสริมความแข็งแรงให้กับโครงสร้างงานถมดินคอสะพาน ซึ่งอาจจะทำการตอก เส้าพิต (Bearing Unit) เพื่อป้องกันการทรุดตัวบริเวณคอสะพานด้วย สามารถศึกษาได้ในงานตอกเส้าเข็ม



รูปที่ 4-16 ช่วงคอสะพานที่ไม่มีการตอกเข็มพิต

(9) งานถมดินบริเวณคอสะพาน (Embankment)

งานถมดินบริเวณคอสะพาน หมายถึง การก่อสร้างดินถมคันทางบริเวณสวน ที่อยู่ชิดกับสะพาน รวมทั้งการกลบแต่งหลุมบ่อต่างๆ ด้วยวัสดุคันทางที่มีคุณภาพและถูกต้องตาม ข้อกำหนด ซึ่งอาจจะเป้นดินหรือทรายก็ได้ โดยหากบริเวณที่จะก่อสร้างมีลักษณะเป็นหนองน้ำ คูน้ำ ที่มีเลน และซากวัชตุดกตะกอนอยู่ หรือมีลักษณะเป็นดินอ่อน มีค่า ซี.บี.อาร์ (C.B.R.) น้อยกวาร้อยละ 2 ให้ใช้วัสดุถมคันทางประเภททรายจากแหล่งที่ได้รับการเห็นชอบแล้ว มาถมเป้นคันทาง โดยการเกลี่ยแต่งและ บดอัดให้ไ้ไ้ตามระดับ และรูปร่าง ตามที่แสดงไว้ในแบบก่อสร้าง การถมดินบริเวณคอสะพานด้วยดิน

- (1) กอนถมดิน ถ้ามีหลุม แอ่ง หรือโพรงที่เกิดขึ้นจากการถางป่า ขุดตอ ต้องใช้วัสดุที่เหมาะสม กลบแล้วบดอัดให้แน่นสม่ำเสมอเสียก่อน
- (2) การถมดินจะต้องถมให้ไ้ตามระดับ และรูปร่าง ตามที่แสดงไว้ในแบบก่อสร้าง
- (3) ดินเดิมหรือลาดคันทางของถนนเดิม ซึ่งอยู่ต่ำกว่าระดับดินถมที่จะทำการก่อสร้างใหม่ น้อยกว่า 1 เมตร ตามแบบก่อสร้าง หลังจากกำจัดสิ่งไม้พึงประสงค์ต่างๆ

ออกหมดแล้ว หรือหลังจากการถางป่า และขุดต่อแล้ว จะต้องทำการบดอัดชั้น 15 เซนติเมตรสุดท้าย วัดจากระดับดิน เดิมหรือผิวถนนเดิมลงไปให้ได้ความ แน่นแฉง

- (4) ก่อนการถมวัสดุชั้นแรกให้ราดน้ำชั้นดินเดิม หรือชั้นคันทางเดิมที่เตรียมไว้แล้ว ให้เปียกชื้นอย่างสม่ำเสมอโดยตลอด วัสดุที่จะใช้ทำการถมและบดอัดในแต่ละ ชั้นตองนำมา เกลี่ย คลุกเคลาให้เข้ากันก่อน แล้วราดน้ำตามจำนวนที่ต้องการ ใช้ รถเกรด (Motor Grader) ปาดเกลี่ยให้ วัสดุมีความชื้นสม่ำเสมอจนทำการบด อัดแน่น
- (5) การถมดินใหม่เป็นชั้นๆ เมื่อทำการบดอัดแน่นตามมาตรฐานแล้ว แต่ละชั้นมี ความหนาไม่เกิน 20 เซนติเมตร
- (6) ในกรณีที่มีคันทางเดิมซึ่งอยู่ต่ำกว่าระดับงานดินถมคอสะพานและต้องขยายงาน คันทางเดิม ให้ตัดลาดคันทางเดิมเป็นแบบขั้นบันได (Benching) จากปลายเชิง ลาดถึงขอบ ไหลทาง มีความกว้างพอที่เครื่องมือบดอัดที่เหมาะสมลงไปทำงานได้ วัสดุที่ตัดนี้ให้เกลี่ยแผ่ววัสดุอย่าง สม่ำเสมอในแนวราบ โดยให้ดำเนินการก่อสร้าง เป็นชั้นๆ แต่ละชั้นมีความหนาไม่เกิน 20 เซนติเมตร
- (7) วัสดุที่ไถมคอสะพานบริเวณที่ไม่สามารถบดอัดด้วยเครื่องจักรขนาดใหญ่ได้ ทัวถึง ให้ใช้เครื่องมือบดอัดขนาดเล็กทำการบดอัดได้ ทั้งนี้เครื่องมือและวิธีการ บดอัดจะต้อง ได้รับความเห็นชอบจากผู้ควบคุมงานก่อน
- (8) เมื่อถมวัสดุจนเสร็จถึงชั้นสุดท้ายแล้ว ให้เกลี่ยวัสดุจนได้แนวระดับ ความลาด ขนาด และรูปตัดตามที่แสดงในแบบก่อสร้าง บดทับจนได้ความแน่นตามข้อกำหนด ไม่มีหลุมบ่อ หรือวัสดุที่หลุมหลวม ไม่แน่นอยู่บนผิว แล้วก่อสร้างชั้นทางชั้น ถัดไปปดทับทันที

การถมดินคอสะพานด้วยทราย

- (1) ให้ทำการถางป่า ขุดต่อ และกำจัดวัสดุอื่นๆ ที่ไม่พึงประสงค์ออก จากบริเวณที่จะก่อสร้างงานถมดินคอสะพาน
- (2) ในบริเวณพื้นที่ถมคอสะพานเป็นคุน้ำ ซึ่งมีเลนหรือวัสดุอื่นที่ไม่ต้อง การตกตะกอนทับถมอยู่จะต้องทำการกำจัดวัสดุดังกลาวออกจาก บริเวณที่จะเป็นฐานรองรับงานถมดิน (Working Platform) โดย สูบน้ำออก และใช้เครื่องจักรตักหรือปาดเลนออกมากที่สุด แล้วใช้ ทรายถมไล่เลน

- (3) การถมทรายไอลเลนให้เริ่มถมจากแนวกึ่งกลางทางหรือจากเชิงลาด
คันทางเดิมออกไปทางด้านข้างจนพบบริเวณที่ต้องการ โดยไม่มีเลน
เหลือตกค้าง อันอาจทำให้เกิดความเสียหายแก่คันทางได้
- (4) การถมทรายเพื่อทำเป็นฐานรองรับงานถมคอสะพานชั้นแรก โดยให้
ถมวัสดุอยู่เหนือระดับน้ำไม่เกิน 20 เซนติเมตร แล้วทำการบดอัดให้
ได้ความแน่นแห้งตามข้อกำหนดหรือ มาตรฐานงานก่อสร้างกำหนด
- (5) ในกรณีที่ดินเดิมเป็นดินอ่อนที่มีอัตราการทรุดตัวสูง การดำเนินงาน
ตามข้อ 4. ถ้าไม่ไถระบายไวน้อย่างถี่ถ้วน จะต้องทิ้งฐานรองรับคันทาง
ไวอย่างน้อย 45 วัน ก่อนที่จะทำการ บดอัดให้ได้ความแน่นแห้งไม่
น้อยกวารอยละ 95 ของค่าความแน่นแห้งสูงสุด แบบมาตรฐาน
Standard Compaction Density
- (6) ในกรณีที่มีคันทางเดิม เมื่อดำเนินงานตามข้อ 2. เรียบร้อยแล้ว ให้
ทำการก่อสร้างคันทางโดยตัดลาดคันทางเดิมออกไปเป็นแบบ
ขั้นบันไดจากปลายเชิงลาดถึงขอบไหล่ทาง มีความกว้างพอที่
เครื่องมือบดอัดที่เหมาะสมลงไปทำงานได้ แล้วถมวัสดุเป็นชั้นๆ
ความหนาแต่ละชั้น ไม่เกิน 20 เซนติเมตร บดอัดแน่นตามข้อกำหนด
- (7) ในกรณีที่มีคันทางเดิมและต้องขยาย เมื่อดำเนินงานตามข้อ 4. หรือ
6. เรียบร้อยแล้วให้ทำการก่อสร้างคันทางส่วนที่ขยายโดยทำการตัด
เชิงลาดคันทางเดิมออกไปเป็นแบบขั้นบันได แล้วถมทรายเป็นชั้นๆ
แต่ละชั้นมีความหนาไม่เกิน 20 เซนติเมตร ทำการบดอัดให้ได้ความ
แน่น ตามข้อกำหนดหรือมาตรฐานงานก่อสร้างกำหนด
- (8) เมื่อใดก่อสร้างถมคอสะพานจนเสร็จชั้นสุดท้ายแล้ว ถ้าไม่ตองทิ้งไว้
ในช่วงระยะเวลาถมทิ้งไว้ (Waiting Period) ตามที่กำหนดไว้ในแบบ
ก่อสร้าง ให้เกลี่ยทรายจนได้แนว ระดับ ความลาด ขนาด และรูป
ตัดตามที่กำหนดไว้ในแบบก่อสร้าง บดอัดจนได้ความแน่นตามข
อกำหนด ให้ก่อสร้างชั้นทางชั้นถัดไปดทับทันที ในกรณีที่ตองทิ้ง
ไว้ในช่วงระยะเวลาถมทิ้งไว้ ตามที่กำหนดไว้ในแบบก่อสร้าง เมื่อ
ครบระยะเวลาถมทิ้งไว้ ให้ตรวจสอบระดับผิวชั้นทรายถมคันทาง
และทำการปรับ ระดับ เสริมด้วยทรายที่มีคุณภาพถูกต้องก่อสร้าง

ขึ้นมาเป็นชั้นๆ ตามวิธีการข้างต้น จนเสร็จชั้นสุดท้าย เกลี่ยแต่งจนได้แนวระดับความลาด ขนาด และรูปตัด ตามที่กำหนดไว้ในแบบก่อสร้าง บดอัดจนได้ความ แน่นตามข้อกำหนดและต้องก่อสร้างชั้นทางชั้นถัดไปตบที่

- (9) ให้ทำการป้องกันลาดดินถมคอสะพาน เพื่อป้องกันน้ำเซาะตามที่กำหนดโดยเร็วที่สุด โดยตบที่ลาดคันทางด้วยดินเหนียวหนา 20 เซนติเมตร และปลูกหญ้าโดยชนิดปู แผ่นเต็มพื้นที่ลาดคันทางหรือตามที่กฎ หนดไว้ในแบบก่อสร้าง
- (10) เครื่องจักรที่ใช้ในการก่อสร้างต้องเป็นเครื่องจักรที่มีขนาดเบา เช่นรถแทรกเตอร์ (Bull Dozer Tractor) ขนาด D-4 และห้ามบดอัด โดยใช้การสั่นสะเทือนเป็นอันตราย
- (11) ในระหว่างก่อสร้างไม่ควรกองวัสดุ หรือจอดเครื่องจักร หรือจอดรถบรรทุกใดๆ บนคันทางสวนที่ขยายใหม่



รูปที่ 4-17 งานถมทรายและบดอัดบริเวณคอสะพาน

(10) งานปูผิวจราจร (Pavement)

การลาดยางแอสฟัลตคอนกรีตทับลงบนพื้นสะพานซึ่งเป็นคอนกรีตอยู่แล้ว ทำให้ผิวพื้นสะพานมีความเรียบและความปลอดภัยมากขึ้น เหมาะสำหรับผิวพื้นสะพานที่มีปริมาณ การจราจรหนาแน่น และต้องการให้ความเร็วสูง โดยจะต้องทำการลาดยาง Tack Coat ก่อน Tack Coat คือ การลาดยางแอสฟัลตชนิดเหลวลงบนผิวสะพานเดิม เพื่อจะยึดเหนี่ยวผิวสะพานคอนกรีตกับผิวแอสฟัลตคอนกรีตที่จะปูใหม่ โดยจะต้องทำความสะอาดผิวพื้น สะพานคอนกรีตด้วยเครื่องกวาดฝุ่นชนิดหมุนชนิดขับเคลื่อนด้วยตัวเองหรือลากจูงก็ได้ ในบางจุดที่ไม่ สามารถใช้เครื่องกวาดให้ใช้คนกวาดด้วยไม้

กวาดแทนเสร็จแล้วใช้เครื่องเป่าลมเป่าฝุ่นออกให้หมด หลังจากนั้นใช้ยาง RC-70 ต้มที่อุณหภูมิระหว่าง 50-100 C หรือยาง CRS - 1 ต้มที่ 40 - 70 C เมื่อต้มได้ อุณหภูมิตามที่กำหนดแล้วใช้รถสเปรย์ยางให้ทั่วสม่ำเสมอ มีความกว้างครึ่งละครึ่งผิวจราจร โดยถ้าเป็นยาง RC - 70 ลาดในอัตรา 0.2 ลิตร/ตร.ม. และถ้าเป็นยาง CRS-1 ผสมน้ำในปริมาณเท่ากันลาดในอัตรา 0.4 ลิตร/ตร.ม. แล้วใช้รถลอยาววิ่งวนไปมาให้ทั่วพื้นที่เพื่อแอสฟัลตกระจายครอบคลุมพื้นที่อย่างสม่ำเสมอ ในกรณีที่ไม่สามารถใช้รถสเปรย์ยางให้ใช้เครื่องพ่นด้วยมือช่วย หลังจากทำ Tack Coat แล้วให้ปิด การจราจรประมาณ 16 ชั่วโมง แล้วทำผิวแอสฟัลตคอนกรีตต่อไป

การปูผิวแอสฟัลตคอนกรีต ก่อนอื่นต้องทำความสะอาดพื้นผิวที่จะทำการปูให้ปราศจากฝุ่นละอองและสิ่งสกปรก การขนส่งวัสดุแอสฟัลตคอนกรีตจากโรงผสม (Plant) ไปยัง สถานที่ที่จะปูผิวทาง จะใช้รถบรรทุกเทท้าย (Dump Truck) พื้นรถต้องสะอาดและทาด้วยน้ำมันหล่อลื่น หรือน้ำมันพาราฟิน ถาระยะขนส่งไกลต้องใช้ผ้าใบคลุม เมื่อถึงสถานที่ก่อสร้างแล้วให้ปูผิวโดยใช้เครื่อง ปูผิวทาง (Paver) เมื่อปูวัสดุแอสฟัลตคอนกรีตลงเป็นผิวทางแล้วให้ตรวจสอบระดับถ้าสูงใหญ่ต้อออก ถ้าต่ำไปก็ให้ปูเพิ่มเติม ขณะปูผิวอุณหภูมิของแอสฟัลตคอนกรีตต้องไม่ต่ำกว่า 121 C แล้วบดอัดด้วยรถล้อเหล็ก 2 ล้อ หรือรถบดล้อเหล็ก 3 ล้อ น้ำหนักรถประมาณ 8-10 ตัน และใช้น้ำหล่อเพื่อป้องกันมิให้วัสดุ แอสฟัลตคอนกรีตติดล้อรถบด น้ำหล่อต้องไม่ใช้ปริมาณมากเกินไป (ให้หยุดการใช้น้ำเมื่อไม่ติดล้อ) แลนบดอย่างช้าๆ ให้บดจากขอบสะพานหรือขอบทางเท้าเข้าหาศูนย์กลางสะพาน ตรวจสอบระดับอีกครั้ง แล้วบดอัดด้วยรถบดล้อ 9 ล้อหนักประมาณ 12 ตัน บดอัดอย่างช้าๆ เมื่อแน่ใจว่ามีความแน่น ตามต้องการแล้ว ให้บดครั้งสุดท้ายเพื่อลบรอยด้วยรถบดล้อเหล็กอีกครั้ง สวนเรียงรอยต่อตามขวางและ ตามยาวของการปูผิวนั้น รอยต่อทั้งสองชนิดต้องตั้งฉากกับผิวถนนและต้องเป็นแนวเส้นตรง รอยต่อ ตามยาวไม่ควรอยู่ในระหว่างกลางของจราจร

การตรวจสอบ เก็บตัวอย่างหินและยางเพื่อออกแบบส่วนผสม (Job Mix) ถ้า มีผลการออกแบบเดิมต้องไม่เกิน 6 เดือน และเก็บตัวอย่างหินทดสอบอีกครั้งหนึ่ง ตรวจสอบความ สะอาดพื้นสะพานก่อนการทำ Tack Coat และปูผิวแอสฟัลตคอนกรีต ตรวจสอบเครื่องจักรเครื่องที่ใช้ ตรวจสอบอัตราการลาดยางชนิดต่างๆ ตรวจสอบอุณหภูมิของวัสดุแอสฟัลตคอนกรีต ตรวจสอบระดับขณะปู ผิวและหลังปูผิว ตรวจสอบรอยต่อต่างๆ

7.2 งานก่อสร้างรอง-งานสะพาน

7.2.1 งานทางเท้า

เพื่อความสะดวกและปลอดภัยของผู้ใช้สะพานที่ต้องเดินข้ามลำน้ำ จึงต้องมีทางเท้าไว้สำหรับคนเดินข้าม สวนมากจะออกแบบไว้สวนในสะพาน แต่ก็มีบางสะพานออกแบบไว้สวนนอกสะพาน ผู้ควบคุมงานต้องตรวจสอบแบบหล่อไม่ไหม้รอยร้าว ไตแนวไต่ระดับ ไตขนาด

กว้างยาว มีคิ้วไต่ทางเท่าบั้งค้ำน้ำให้ไหลลงโดยไม่เกิดความสกปรก เหล็กเสริมต้องครบและถูกต้องตาม แบบ คอนกรีตได้ตามข้อกำหนดผิวหน้าได้ตามข้อกำหนด

ขอควรระวัง งานทางเท้าเป็นงานตกแต่งที่เป็น ส่วนโชว์ ฉะนั้นแนวทางเท้าและระดับต้องตรวจสอบให้ดี ให้ได้แนวที่ตรงและโค่ง (กรณีสะพานโค่ง) และ อย่าลืมการใส่เหล็กเสริมในส่วนที่เกี่ยวข้องของ เชน เสาราวสะพาน

7.2.2 งานแผนเหล็กกันชน (Guard Rail) เพื่อความปลอดภัยของผู้ใช้ยานยนต์ที่ ใช้ไหลทางในการสัญจร หากบริเวณคอสะพาน

ที่ก่อสร้างมีตำแหน่งอยู่ในไหลทาง วิธีการลดอัตราการสูญเสียลงได้ โดยการติดตั้ง แผนเหล็กกันชน
ผู้ควบคุมงานจะต้องตรวจสอบบริเวณหางานเพื่อนำมาออกแบบการติดตั้ง
แผนเหล็กกันชนให้สอดคล้องกับบริเวณหางาน ขอควรระวัง งานแผนเหล็กกันชนควรมีการ
ติดตั้งเป่าสะท้อนแสงเพื่อเพิ่มการ มองเห็นให้ชัดเจนขึ้นในเวลากลางคืน



รูปที่ 4-18 รวบรวมกันทุกรูปแบบต่างๆ

7.2.3 งานระบบระบายน้ำ

“ฝนตกถนนลื่น” ทานเคยได้ยินคำกลาวนี้บ้างไหม เช่นกัน เมื่อฝนตกก็จะทำให้
พื้นสะพานเปียก ล้อของยานยนต์ไม่สัมผัสกับพื้นสะพานโดยตรง เพราะมีน้ำหรือความเปียกขึ้นมา
กลาง ทำให้การบังคับยานยนต์เป็นไปได้ยาก อาจเกิดอุบัติเหตุได้ง่าย ฉะนั้น จึงจำเป็นต้องมี
ระบบ การระบายน้ำเพื่อให้พื้นสะพานแห้งโดยเร็ว เริ่มตั้งแต่การออกแบบให้พื้นสะพานมีความลาด
เอียง (Crown Slope) ปกติจะอยู่ที่ 1.5% บั้งค้ำน้ำจากแนวศูนย์กลางสะพานให้ไหลไปอยู่ขอบ
สะพาน รวม ไปถึงความลาดเอียงบนทางเท้า แล้วไหลลงทอระบายทิ้งไป ในที่นี้รวมถึงการระบายน้ำ
หรือความชื้นของ วัสดุที่ใช้ถมในโครงสร้างอื่นๆ เช่น Bearing Unit, Slope Protection

การระบายน้ำของงานสะพานจะมีอยู่ 2 แบบ คือ

1. ระบายน้ำทิ้งลงสู่กลางสะพานโดยตรง คือ การระบายน้ำจากพื้นสะพาน

แล้วทิ้งลงสู่พื้นล่าง โดยทำการฝังท่อระบายน้ำซึ่งอาจจะเป็นท่อ PVC หรือท่อคอนกรีตในพื้นที่พื้นสะพาน ในกรณีที่พื้นคอนกรีตแบบหล่อในที่หรือฝังท่อระบายน้ำออกด้านข้างสะพาน ในกรณีที่พื้นชั้นสวอน ของพื้นแบบสำเร็จรูป เช่น Plank Girder หรือ Box Girder

2. รวมน้ำที่จะระบายแล้วไปทิ้งที่จุดใดจุดหนึ่ง คือ การระบายน้ำจากพื้นสะพานเข้าสู่ท่อระบายน้ำแล้วรวมน้ำไปทิ้งที่ใดที่หนึ่ง สวณมากจะเป็นการระบายทิ้งที่เสาดมอ และอาจ มีการระบายน้ำต่อเนื่องสู่ระบบระบายน้ำของงานถนนต่อเชื่อมด้านล่าง สวณการระบายน้ำหรือความชื้นในโครงสร้างอื่นๆ (Bearing Unit หรือ Slope Protection) เป็นการระบายจากความชื้นของวัสดุที่ใช้อยู่ใน Bearing Unit สวณมากจะใช้ท่อ PVC ฝังเพื่อระบายเฉพาะน้ำออกด้านนอกของโครงสร้างนั้นๆ และไม่ให้อายุที่ใช้อยู่ด้านในไหลออกมาได้ โดย ปลายท่อด้านในมีการเจาะรูท่อ PVC และมี Cap อุดปลายท่อด้านใน มีแผนโยธาสังเคราะห์ อหุหมินขนาด

1 นิ้ว ปริมาตรโดยประมาณ $0.15 \times 0.15 \times 0.20$ ม. ที่ปลายด้านใน

การตรวจสอบ ตรวจสอบวัสดุ และอุปกรณ์การต่อเชื่อมได้คุณภาพตามข้อกำหนดหรือไม่ ตำแหน่งการติดตั้งได้ตามแบบหรือไม่ ความลาดเอียงของท่อระบายน้ำ

ข้อควรระวัง ก่อนเทพื้นสะพานต้องฝังท่อไว้ก่อนหรือมีการกำหนดตำแหน่งไว้ก่อน การต่อเชื่อมท่อน้ำในการระบายน้ำตามข้อ 2 ต้องติดตั้งให้มีการรั่วของน้ำ และต้องให้อากาศในท่อน้ำทั้งที่มีการระบายได้ด้วย ถ้าระบายไม่ได้ จะทำให้อากาศในท่อน้ำทั้งดันน้ำไว้แล้วอาจไหลล้นออกใน ตำแหน่งที่ไหลออกได้ หรือไหลได้ช้า

7.2.4 งานเครื่องหมายจราจร

เพื่อความปลอดภัยในการใช้สะพานและถนนต่อเชื่อมการก่อสร้างจึงต้องออกแบบให้มีเครื่องหมายจราจรกำกับหรือชี้แนะ โดยแยกออกเป็นเครื่องหมายจราจรบนสะพานและ ถนนต่อเชื่อม ได้แก่ ป้ายโครงการ ป้ายเตือน ป้ายบังคับ ป้ายแนะนำ หลักกั้นโค้ง Guard Rail และแผงกันชน เป็นต้น สวณอีกประเภทหนึ่งคือ เครื่องหมายบนผิวทางต่างๆ ได้แก่ เส้นจราจร เส้นชะลอความเร็ว ขอบความบนผิวทาง เส้นบังหัวเกาะ สี่เหลี่ยมหัวเกาะ สีที่หัวและท้ายสะพาน หมุดสะท้อนแสง สวณ การจราจรทางน้ำ ก็จะมีการทาสีตอมอและข้างคานคอนกรีตอัดแรง

ผู้ควบคุมงานต้องตรวจสอบวัสดุและอุปกรณ์ที่เกี่ยวข้องที่นำมาใช้ทำป้ายหรือ เครื่องหมายต่างๆ ตำแหน่งการติดตั้งเป็นไปตามแบบและข้อกำหนดหรือไม่

ข้อควรระวัง ป้ายเครื่องหมายจราจรในส่วนที่อยู่บนสะพาน สวณมากจะติดตั้งบน ราวสะพานซึ่งจะต้องมีการฝักน้อหรืออุปกรณ์อื่นๆ ลงในราวสะพาน ฉะนั้นก่อนเทราวสะพานต้อง ตรวจสอบก่อนว่า มีอุปกรณ์เหล่านี้เตรียมพร้อมไว้แล้วหรือยัง ตำแหน่งที่ติดตั้งต้องเป็นตำแหน่งที่เห็น ป้ายหรือ

เครื่องหมายได้อย่างชัดเจน อย่าให้มีอะไรมาบดบัง เครื่องหมายบนผิวทางต้องทำความสะอาดผิวพื้นที่จะทำให้ปราศจากฝุ่นละอองและสิ่งสกปรก

7.2.5 งานไฟฟ้าสองสวาง

เพื่อความปลอดภัยต่อผู้ใช้สะพานในยามค่ำคืน ต้องมีระบบไฟฟ้าสองสวางด้วย ในบางครั้งก็มีการติดตั้งไฟฟ้าสองสวาง บริเวณบันไดขึ้นลง และบริเวณใต้สะพานด้วย ผู้ควบคุมงานต้องตรวจสอบว่าวัสดุและอุปกรณ์ที่เกี่ยวข้องกับงานไฟฟ้าสองสวาง ตำแหน่งการติดตั้งเป็นไปตามแบบและข้อกำหนดหรือไม่ ขอควรระวัง ควรประสานกับการไฟฟ้าฯ เพื่อขอติดตั้งหม้อแปลงกับมิเตอร์ไฟฟ้า เสียแต่เนิ่นๆ การเดินสายไฟฟ้าบางจุด แบบก่อสร้างอาจให้เดินฝังในราวสะพาน ฉะนั้นควรให้ช่างงาน ไฟฟ้าใดรวมวางแผนการเดินสายไฟและติดตั้งกับขางฝายก่อสร้างตั้งแต่ต้นด้วย

7.2.6 งานบันได

สะพานบางตัวสร้างในที่คับแคบ สะพานบริเวณเชิงลาดคอสะพานไม่มีพื้นที่ให้ก่อสร้างทางเท้าได้ จึงจำเป็นต้องตั้งงานทางเท้าส่วนนี้ทิ้งไปแล้วสร้างบันไดลงที่ริมตลิ่งแทน ผู้ควบคุมงานต้องตรวจสอบแบบหล่อไม้ให้มีรอยร้าว ไคแนวไคระดับ ไคขนาด ความกว้าง ยาว เหล็กเสริมต้องครบและถูกต้องตามแบบ คอนกรีตได้ตามข้อกำหนด ผิวหน้าได้ตามกำหนด ในสวนงานตกแต่งได้ตามแบบ

ขอควรระวัง ถ้าจำเป็นต้องย้ายตำแหน่งของบันได เพราะไม่เหมาะสม ใหระวัง เรื่องความสูงของสะพานที่เปลี่ยนไป ให้คำนวณระยะ และความยาวของบันไดใหม่ เพื่อที่กำหนด ตำแหน่งเสาเข็มของสะพานใหม่และจะทำให้ลูกตั้ง ลูกนอนของบันไดได้ตามแบบที่กำหนด

7.2.7 งานระบบสัญญาณไฟจราจร

สะพานบางสะพานอยู่ในเขตชุมชนที่มีการจราจรหนาแน่น หรือก่อสร้างในที่คับแคบ มีทัศนวิสัยในการมองเห็นไม่ดีพอ จึงต้องมีการติดตั้งระบบสัญญาณไฟจราจรช่วย เพื่อความปลอดภัยต่อชีวิตและทรัพย์สินของผู้ใช้สะพานและถนนต่อเชื่อม

ผู้ควบคุมงานต้องตรวจสอบวัสดุและอุปกรณ์ที่เกี่ยวข้องงานไฟฟ้าสองสวาง ตำแหน่งการติดตั้งต้องได้ตามแบบและข้อกำหนด

ขอควรระวัง ควรประสานกับการไฟฟ้าฯ เพื่อขอติดตั้งหม้อแปลงกับมิเตอร์ไฟฟ้า เสียแต่เนิ่นๆ และควรติดตั้งอยู่ในตำแหน่งที่เห็นได้ชัดเจน งานเดินสายไฟฟ้าบางตำแหน่งอาจอยู่ใต้ดิน หรือฝังอยู่ ในโครงสร้างคอนกรีตจึงควรให้ช่างติดตั้งงานไฟฟ้าประสานงานกับช่างฝายก่อสร้างตั้งแต่เริ่มต้นด้วย

บทที่ 5

การบำรุงรักษาสะพานและสภาพรอน้ำ

1. แนวคิดพื้นฐานของการตรวจสอบบำรุงรักษาสะพานและสภาพรอน้ำ

เนื่องจากสะพานขององค์กรปกครองส่วนท้องถิ่น ส่วนใหญ่แล้วจะเป็นสะพานเดิมที่ถาวรมาจากรวมทางหลวงชนบทงานขององค์กรปกครองส่วนท้องถิ่นส่วนใหญ่แล้วจึงเป็นงานที่เน้นการบำรุงรักษาสะพานเดิมเสียเป็นส่วนใหญ่ รวมทั้งงานบูรณะซ่อมแซมสะพานที่ชำรุด รวมถึงการดูแล สภาพรอน้ำเพื่อมิให้เกิดการกีดขวางการจราจร รวมทั้งเพื่อให้การบริหารงานตรวจสอบทำได้เหมาะสม การจัดระเบียบวิธีบำรุงรักษาเป็นความสำคัญที่ผู้บริหารท้องถิ่น จะต้องศึกษาให้เข้าใจสภาพปัจจุบันและ สามารถวางแผนเพื่อหามาตรการป้องกันและบำรุงรักษาสะพานให้สามารถใช้งานได้อย่างปลอดภัยและมี อายุการใช้งานที่ยาวนาน โดยอยู่บนพื้นฐานของระบบการตรวจสอบและบำรุงรักษาอย่างเป็นระบบ ดังจะอธิบายต่อไปนี้

การกำหนดขอบเขตและการเก็บรวบรวม

ขึ้นอยู่กับข้อมูลที่ตรวจสอบ สำหรับการบำรุงรักษาและการจัดการ เป็นไปได้ที่จะใช้ข้อมูล รวมกันระหว่างหน่วยงานท้องถิ่นและหน่วยงานภายนอก และสามารถให้ผู้รับผิดชอบปฏิบัติงานได้

การกำหนดระดับความเสียหาย

การตัดสินใจความเสียหายโดยผู้ปฏิบัติงานท้องถิ่นและหน่วยงานภายนอก อาจสามารถช่วยใน การลดความแตก ต่างและอาจใช้ข้อมูลความเสียหายที่เกี่ยวข้องกับงานบำรุงรักษาสะพาน กำหนดการ จัดเก็บข้อมูลและการตัดสินใจข้อมูลความเสียหาย

การจัดการข้อมูลอย่างมีประสิทธิภาพ

ขึ้นอยู่กับการรวบรวม และการจัดการข้อมูลของการบำรุงรักษาในรูปแบบของฐานข้อมูลของ ผู้ตรวจสอบและผู้บริหารสามารถดึงข้อมูลสำหรับงานใดในเวลาอันรวดเร็วและง่ายดาย ด้วยการจัดการ ระบบข้อมูลสำหรับงานบำรุงรักษาข้างต้น มาตรฐานการบำรุงรักษาสะพานจะช่วยให้ท้องถิ่น ปฏิบัติงานได้อย่างมีประสิทธิภาพและเพิ่มคุณภาพของงานตรวจสอบ ในบทนี้ครอบคลุมรายการต่างๆ ที่ จำเป็นต่อการตรวจสอบและบำรุงรักษาจากแนวคิดพื้นฐานถึงวิธีปฏิบัติงาน แนวคิดนี้ยังใช้อย่างง่ายสำหรับ ผู้ปฏิบัติงานในท้องถิ่น เพื่อที่จะใช้ปฏิบัติงานบำรุงรักษาโดยมุ่งเน้นการปรับปรุงการตรวจสอบและ บำรุงรักษาโดยใช้ระบบที่พัฒนาขึ้นเพื่อที่จะสามารถดำเนินการ คือ

- ปฏิบัติงานบำรุงรักษาอย่างมีประสิทธิภาพด้วยขั้นตอนที่เหมาะสม
- ใช้ข้อมูลที่บันทึกไว้ในฐานข้อมูลอย่างมีประสิทธิภาพ
- จัดทำรายงานที่จำเป็นด้วยระบบ
- ประเมินการกำหนดขั้นหรือระดับสภาพของสะพานและสวนประกอบ
- ปฏิบัติงานตรวจสอบหรือสอบสวนเพิ่มเติมโดยใช้วิธีการที่เหมาะสม
- ช่วยในการเลือกวิธีบำรุงรักษาสำหรับความเสียหายต่อโครงสร้าง และสวนประกอบ
- ฯลฯ

ความรู้กว้างๆ เกี่ยวกับการกำหนดเกณฑ์ระบบตรวจสอบและบำรุงรักษาสะพาน เกี่ยวข้องกับหัวข้อขั้นตอนการปฏิบัติงานและการใช้ฐานข้อมูล

2. งานตรวจสอบ (Inspection)

2.1 การแบ่งชั้นของการตรวจสอบ

การแบ่งประเภทและความถี่ของการตรวจสอบ

สามารถแบ่งออกได้เป็น 4 ประเภท ตามจุดประสงค์และวิธีการดังนี้

- การตรวจสอบรายวัน

ให้ดำเนินการตรวจสอบรายวันสำหรับโครงสร้างสะพานและสวนประกอบและ สภาพการจราจรด้วยสายตา (Visual Inspection) โดยมีข้อจำกัดว่าความเสียหายและการเสื่อมสภาพ จะต้องสามารถมองเห็นจากรถที่วิ่งตรวจสอบเท่านั้น จึงจะตรวจพบโดยอาจจะทำการตรวจสอบไม่น้อยกว่าสัปดาห์ละ 1-2 ครั้ง ทั้งนี้การตรวจสอบไม่เฉพาะเพื่อให้ตรวจสอบความเสียหายของสะพานแต่ยัง ทราบสภาพการจราจรในพื้นที่รับผิดชอบของท้องถิ่นเองด้วย

- การตรวจสอบประจำ

การตรวจสอบคานโครงสร้างสะพานและสวนประกอบโดยการเดินตรวจสอบ เพื่อให้ได้ข้อมูลความเสียหายและเสื่อมสภาพในรายละเอียดด้วยการใช้เครื่องมือ โดยความถี่นั้นตาม กำหนดระยะเวลา อย่างสม่ำเสมอ โดยขึ้นอยู่กับความสำคัญของสวนโครงสร้างและสวนประกอบ การตรวจสอบประจำสำหรับสวนของโครงสร้างสะพาน เช่น โครงสร้างสวนบน ผิวทาง ตอม่อ รอยต่อ จะต้องกระทำทุกครั้ง

- การตรวจสอบพิเศษ

การตรวจสอบโครงสร้างสะพานด้วยวิธีการละเอียดมากกว่า เพื่อเสริมการตรวจสอบประจำตามความจำเป็น และเพื่อที่จะยืนยันผลการซ่อมแซมต่างๆ โดยจะกระทำเมื่อมีความจำเป็นตามผลของการตรวจสอบรายวันและการตรวจสอบประจำ

- การตรวจสอบฉุกเฉิน

การตรวจสอบโครงสร้างสะพานและสวนประกอบชั่วคราว เนื่องจากการเกิดเหตุที่ไม่ได้คาดหมาย เช่นอุบัติเหตุ หรือภัยธรรมชาติ กระทำเป็นครั้งคราวเมื่อมีความจำเป็น ในการตรวจสอบเมื่อเกิดความเสียหายหรือเสื่อมสภาพจากอุบัติเหตุ ความถี่ในการตรวจสอบสำหรับโครงสร้างทุกสวน และสวนประกอบขึ้นกับความเสียหายที่เกิดขึ้น

2.2 โครงสร้างสะพานและสวนประกอบที่ต้องตรวจสอบ

1) สวนของโครงสร้างที่เป็นเป้าหมาย สำหรับการตรวจสอบจากพื้นฐาน วิธีการตรวจสอบที่กำหนดโดยการแบ่งตามประเภทข้างต้น สวนของโครงสร้างที่เป็นเป้าหมายที่ต้องตรวจสอบ ก็สามารถกำหนดได้ เช่น สวนของโครงสร้างที่จะต้องตรวจสอบมีจำกัด เนื่องจากวิธีการตรวจสอบนั้น เป็นการตรวจสอบด้วยสายตาจากรถที่กำลังวิ่ง ดังนั้นสวนของโครงสร้างที่ทำการตรวจสอบรายวันจึงเป็นส่วนที่อยู่บนสะพาน เช่น ไฟฟ้าส่องสว่าง ป้ายจราจร อุปกรณ์ช่วยความปลอดภัยต่อการจราจร และ สวนประกอบอื่นๆ ของสะพาน นอกจากนั้นจะต้องดำเนินการตรวจสอบประจำข้างใต้สะพานอีกด้วย เพื่อตรวจสอบในรายละเอียดความเสื่อมสภาพของโครงสร้างระบบการตรวจสอบและบำรุงรักษานี้ ครอบคลุมสวนของโครงสร้างและสวนประกอบ 13 สวน ดังแสดงในตารางที่ 5-1

ตารางที่ 5-1 สวนต่างๆ และประเภทที่ต้องดำเนินการตรวจสอบ

ลำดับที่	สวนของโครงสร้าง	ประเภทการตรวจสอบ		หมายเหตุ
1	โครงสร้างสะพานสวนบน		R	
2	ราวสะพาน	D		
3	ระบบระบายน้ำ	D	R	
4	ตอมอ		R	
5	รอยต่อสะพาน	D	R	
6	ฐานรองโครงสร้างสะพาน		R	
7	คันทาง	D	R	
8	กำแพงกันดิน		R	
9	ราวเหล็กกันชน	D		
10	ผิวจราจรบนสะพานและเชิงลาด	D	R	
11	ไฟฟ้าส่องสว่าง	D	R	
12	ป้ายจราจร	D	R	
13	สภาพรอน้ำ		R	

หมายเหตุ D = การตรวจสอบรายวัน

R = การตรวจสอบประจำ

โครงสร้างและสวนประกอบที่เป็นเป้าหมายในการตรวจสอบนั้น ได้มีการแบ่งประเภท การตรวจสอบไว้อย่างต่าง ๆ กัน ดังแสดงในตารางที่ 5-1 การตรวจสอบสวนของโครงสร้างบางส่วน ต่อเนื่องกันทั้งการตรวจสอบรายวันและประจำ สำหรับลักษณะของโครงสร้างและสวนประกอบ แม้ว่า วิธีการและลำดับขั้นตอนการตรวจสอบจะต่างกันไปตามประเภทของการตรวจสอบสำหรับแต่ละสวน เช่น ระบบระบายน้ำจะต้องตรวจสอบรายวันและประจำ ซึ่งความเสียหายร้ายแรงที่มองเห็นด้วยสายตา ตรวจสอบได้จากกรด โดยการตรวจสอบรายวันสำหรับความเสียหายต่อของทางระบายน้ำบนสะพานที่ อาจเกิดจากการอุดตัน แต่ระบบระบายน้ำที่อยู่สวนล่างไม่อาจตรวจพบได้จากการตรวจสอบรายวัน ฉะนั้นจะต้องมีการตรวจสอบประจำอย่างละเอียดอีกครั้ง

2) ความเสียหายที่จะต้องตรวจสอบ

ความเสียหายและเสื่อมสภาพต่อโครงสร้างสะพาน และสวนประกอบนั้นได้มีการกำหนดไว้โดยวิศวกร และผู้ที่เกี่ยวข้องกับวิศวกรรมโครงสร้างและบำรุงรักษาเป็นหลายแนวทาง แต่อย่างไรก็ตามประเภทของความเสียหายและการเสื่อมสภาพที่ตรวจพบมักจะมีการกำหนดเป็นพื้นฐาน โดยวัสดุที่ใช้และประเภทของโครงสร้างของทางและสวนประกอบ ระบบการตรวจสอบจัดทำขึ้นให้ขยาย ทั้งในทางทฤษฎีและปฏิบัติ ประเภทของความเสียหายและเสื่อมสภาพต่อโครงสร้างสะพานและ สวนประกอบ สามารถแบ่งรายการความเสียหายเป็น 10 ประเภท โดยพิจารณาถึงโครงสร้างวัสดุ และ ลักษณะความเสียหาย คำย่อที่ใช้ตัวอักษรภาษาอังกฤษตัวพิมพ์ใหญ่ เพื่อแสดงรายการความเสียหาย บนจอคอมพิวเตอร์ และแสดงในรูปแบบฟอร์มผลลัพธ์ ดังนี้

(2.1) ความเสียหายต่อสวนของโครงสร้างที่เป็นคอนกรีต (สำหรับโครงสร้างสวนบนกำแพงกันตก ตอมอ และกำแพงกันดิน)

LEAKAGE	=	น้ำซึมออกมาและชะหินปูนออกมา
CRACKING	=	เกิดรอยแยก
SPALLING	=	เกิดกะเทาะและเหล็กเสริมเป็นสนิม
CAVITIES	=	เกิดโพรง
DISPLACEMENT	=	เกิดการเคลื่อนตัวหรือทรุดตัว

(2.2) ความเสียหายต่อรอยต่อสะพาน

DAMAGE-JOINT	=	เกิดความเสียหายต่อน้ําสวนของรอยต่อ
DAMAGE-PLUS	=	เกิดความเสียหายต่อวัสดุอุดรอยต่อ
LEAKAGE	=	น้ำรั่วซึม เนื่องจากเกิดความเสียหายหรือเสื่อมสภาพ
NOISE	=	เกิดเสียงดังผิดปกติ หรือไม่เงียบ

(2.3) ความเสียหายต่อฐานรองรับโครงสร้างสะพาน

DAMAGE-BEARING	=	เกิดความเสียหายต่อน้ําสวนยางหรือแผ่นเหล็ก
DAMAGE-BED	=	เกิดความเสียหายต่อแท่นรองรับฐานรองรับ
DAMAGE-BOLT	=	เกิดความเสียหายกับน็อตยึด
DEBRIS	=	มีดินทรายทับถมอยู่รอบๆ ฐานรองรับ

(2.4) ความเสียหายต่อคันทาง

EROSION	=	น้ำกัดเซาะไหล่ทางหรือบวมขึ้น
SUBSIDENCE	=	ไหล่ทางทรุดตัว
DAMAGE-MASONRY	=	เกิดความเสียหายต่อกำแพง
DISPLACEMENT	=	กำแพงเคลื่อนตัวหรือทรุดตัว

(2.5) ความเสียหายต่อระบบระบายน้ำ

DAMAGE-INLET	=	เกิดความเสียหายกับช่องระบาย
DAMAGE-PIPE	=	เกิดความเสียหายต่อท่อ รางระบายและขอต่อ
DEBRIS	=	ดินทรายสะสมและอุดตัน
DEFECT-DISCH	=	เกิดข้อบกพร่องต่อที่รับน้ำที่ระบายทิ้ง

(2.6) ความเสียหายต่อส่วนประกอบที่เป็นเหล็ก (สำหรับราวกันชน ราวสะพานและรั้ว)

CORROS-COLUMN	=	เกิดความเสียหายต่อสีที่ทา และเสารับเป็นสนิม
DEFORM-COLUMN	=	เสารับยุบหรือรูปร่างเปลี่ยนแปลง
DISP. -COLUMN	=	เสารับเกติ การเคลื่อนตัวหรือน็อตยึดหลวม/หลุด
CORROS-PANEL	=	แผ่นราว/รั้วเกิดความเสียหายต่อสีที่ทาและเป็นสนิม
DEFORM-PANEL	=	แผ่นราวบิดตัวหรือเปลี่ยนรูปร่าง

DISP.-PANEL = แผนราวเกิดการเคลื่อนตัวหรือน็อตยึดหลุด

(2.7) ความเสียหายต่อผิวจราจรบนสะพานและเชิงลาด

CRACKING = ผิวทางเกิดรอยแยก

DEFORMATION = ผิวทางยุบตัว เป็นร่องล่อ เป็นคลื่น เป
นหลุม

DISRUPTION = ผิวทางแตก เป็นหลุม (pot holes)

ABRASION = ผิวทางสึก เกิดรอน

DAMAGE-MARK = เส้นแบ่งเลนเสื่อมสภาพ

(2.8) ความเสียหายต่อไฟฟ้าส่องสว่าง

CORROS-POLE = เสไฟฟ้าเกิดความเสียหายต่อสีที่ทาและเป
นสนิม

DEFORM-POLE = เสไฟฟ้าบิด หรือเปลี่ยนรูปร่าง

DISP.-POLE = เสไฟฟ้าเคลื่อนตัว หรือน็อตยึดหลวม/หลุด

LAMP-BREAK = หลอดไฟไหม้ หรือเสื่อมสภาพ

DAMAGE- REFLECT = แผนสะท้อนแสงในดวงโคมเสียหาย

(2.9) ความเสียหายต่อป้ายจราจร

CORROS-POLE = เสป้ายเกิด ความเสียหายต่อ สีที่ทา
และเป น สนิม

DEFORM-POLE = เสป้ายเกิดบิด หรือเปลี่ยนรูปร่าง

DISP.-POLE = เสป้ายเกิดเคลื่อนตัว หรือน็อตยึดหลวม/
หลุด

VISUAL-DEFLECT = ป้ายจราจรเสื่อมสภาพในการมองเห็น

DAMAGE-PANEL = โครงป้ายและอุปกรณ์ยึดเสียหาย

LAMP BREAK = หลอดไฟไหม้ หรือเสื่อมสภาพการส่องสว่าง

DAMAGE-REFLECT = แผนสะท้อนแสงในดวงโคมเสียหาย

(2.10) ความเสียหายต่อสภาพร่องน้ำ

DRIFT ACCUMULATE = การสะสมของสิ่งลอยน้ำ

2.3 เจาหนาทที่ตรวจสอบ

ในกรณีที่มีความเสียหายร้ายแรงให้ติดต่อขอความช่วยเหลือจากหน่วยงานที่มีความเชี่ยวชาญ เพื่อขอรับคำปรึกษา และสำหรับการตรวจสอบปกติ เพื่อที่จะปฏิบัติการตรวจสอบอย่างมีประสิทธิภาพและเที่ยงตรง ผู้ที่อยู่รวมในทีมงานจะต้องจัดให้เข้ากันได้เหมาะสม การปฏิบัติงาน

ตรวจสอบควรจะดำเนินการโดยทีมตรวจสอบซึ่งประกอบด้วยเจ้าหน้าที่อย่างน้อย 2 คน คือ ช่าง และ พนักงานขับรถ ดังแสดงในตารางที่ 5-2

ตารางที่ 5-2 ทีมการตรวจสอบ

ทีม	วิศวกร	ช่าง	พนักงานขับรถ	รวม
ก	-	1	1	2
ข	1	1	1	3

ส่วนประกอบของทีมมีรายละเอียดดังนี้

ทีม ก : มีผู้รวมทีมอย่างน้อยที่สุดเพื่อการตรวจสอบ โดยใช้รถตรวจการสำหรับการ ตรวจสอบ รายวัน และการตรวจสอบประจำอย่างง่าย เช่น ตรวจสอบคันทาง และระบบระบายน้ำ

ทีม ข : ทีมงานจะทำการตรวจสอบประจำ เช่น ตรวจสอบโครงสร้างหลัก และตอม่อจาก พื้นดิน โดยใช้รถตรวจสอบ การตรวจสอบแต่ละรายการ แสดงแนวทางดังตารางที่ 5-3

ตารางที่ 5-3 แนวทางการตรวจสอบ

รายละเอียด	การตรวจสอบรายวัน	การตรวจสอบประจำ
โครงสร้างสะพานสวนบน		ข
ราวสะพาน	ก	
ระบบระบายน้ำ	ก	ก
ตอม่อ		ข
รอยต่อ สะพาน	ก	ข
แผนผังรองโครงสร้างสะพาน		ข
คันทาง	ก	ข
กำแพงกันดิน		ข
ราวเหล็กกันชน	ก	
ผิวจราจรบนสะพานและเชิงลาด	ก	ข
ไฟฟ้าส่องสว่าง	ก	ก
ป้ายจราจร	ก	ก
สภาพรองน้ำ		ก

หมายเหตุ : หากในท้องถิ่นไม่มี บุคลากรในทีม ข หรือ ไม่มีประสบการณ์ด้านงานสะพาน ก็ให้ ตรวจสอบและเก็บข้อมูลนำส่งหน่วยงานที่สามารถวิเคราะห์สาเหตุของปัญหา และแนวทางแก้ไข ต่อไป

2.4 เครื่องมือที่ใช้ในการตรวจสอบขั้นพื้นฐาน

งานตรวจสอบต้องการเครื่องมือพิเศษเพื่อปฏิบัติงานตรวจสอบได้อย่างมีประสิทธิภาพ และเหมาะสมต่อประเภทของการตรวจสอบและสภาพงาน เครื่องมือต่อไปนี้ใช้โดยทั่วไปในงาน ตรวจสอบ ซึ่งท้องถิ่นอาจไม่มีเครื่องมือที่ใช้ในงานตรวจสอบเฉพาะ หรือในกรณีความเสียหายที่ต้องการ เครื่องมือพิเศษ จำเป็นต้องเก็บข้อมูลรายละเอียดเบื้องต้นและจัดส่งข้อมูลให้หน่วยงานที่มีความสามารถ เข้ามาตรวจสอบ และวิเคราะห์หาสาเหตุ แนวทางแก้ไขต่อไป

เครื่องมือที่ใช้ในการตรวจสอบเบื้องต้นดังนี้

1. กล้องถ่ายรูป
2. ไมบรรทัด หรือ ตลับเมตร
3. ไมบรรทัดที่มีความละเอียด ใช้สำหรับวัดรอยร้าวของคอนกรีต
4. สีสำหรับกำหนดตำแหน่งการตรวจวัด
5. แบบฟอร์มการเก็บข้อมูล

ทั้งนี้ท้องถิ่น หากสามารถวิเคราะห์ความเสียหายต่อโครงสร้างสะพาน สวนประกอบ อื่นๆ ได้ และมีแนวทางแก้ไขปัญหาก่อนดำเนินการซ่อมแซมได้เอง แต่หากความเสียหายที่เกิดขึ้นอยู่ นอกเหนือวิสัยแล้วให้จัดส่งข้อมูลในรูปแบบฟอร์มที่เก็บรายละเอียดให้หน่วยงานที่มีเครื่องมือและ ผู้เชี่ยวชาญเข้ามา ตรวจสอบ เช่น กรมทางหลวง กรมทางหลวงชนบท สถาบันการศึกษาที่มีความสามารถ เป็นต้น

2.5 การกำหนดระดับความเสียหายในเบื้องต้น

ภายหลังที่ได้ทำการตรวจสอบแล้วจะต้องมีการกำหนดระดับความเสียหายให้กับ โครงสร้าง หรือส่วนประกอบ เพื่อที่จะได้เป็นตัวกำหนดการซ่อมแซม หรือยังไม่ต้องดำเนินการซ่อมแซม ต่อไป ในการแบ่งระดับความเสียหายสามารถแบ่งออกได้เป็น 3 ระดับดังนี้

ระดับ A

หมายถึง จำเป็นที่จะต้องได้รับการซ่อมแซมโดยด่วน เพื่อความปลอดภัยต่อรถยนต์ หรือ ผู้สัญจรทางเท้า เช่น กรณีเกิดอุทกภัยทำให้คอสะพานขาด

ระดับ B

หมายถึง จำเป็นที่จะต้องมีการซ่อมแซมเนื่องจากมีความเสียหายหรือชำรุดมาก ซึ่งจะมีผลกระทบตอโครงสร้างสะพานหรืออาจมีการขยายความเสียหายของจุดที่ตรวจสอบพบไปยังจุดอื่นๆ ต่อไป

ระดับ C

หมายถึง ความเสียหายหรือการชำรุดเล็กน้อย ไม่จำเป็นต้องมีการซ่อมแซม อย่างไรก็ตาม จำเป็นที่จะต้องมีการศึกษาอย่างต่อเนื่อง เช่น การตรวจสอบติดตามและสังเกตการณ์

2.6 การแก้ไขความเสียหาย

แนวทางปฏิบัติงานในการแก้ไขความเสียหายหรือซ่อมแซมโครงสร้างสะพานหรือ สวนประกอบอื่นๆ ของสะพานสำหรับท้องถิ่นนั้นขึ้นอยู่กับความสามารถของท้องถิ่น เครื่องมือ บุคลากร และงบประมาณที่จัดสรรไว้สำหรับการบำรุงรักษาสะพาน ซึ่งเกี่ยวข้องกับข้อมูลการตรวจสอบและ ประเมินความเสียหายที่ไดกลาวมาทั้งหมด

งานซ่อมแซมฉุกเฉิน

เพื่อป้องกันอันตรายที่อาจเกิดขึ้นกับรถยนต์ หรือประชาชนที่สัญจรผ่านสะพาน ซึ่งเกิดความเสียหายรุนแรงต่อโครงสร้างสะพานหรือส่วนประกอบของสะพาน จำเป็นต้องมีการซ่อมแซมแก้ไข โดยเร่งด่วน เช่น กรณีเกิดอุทกภัยทำให้คอสะพานขาด ตอม่อเกิดการทรุดตัว เป็นต้น ทั้งนี้ต้องคำนึงถึงงบประมาณที่จะนำมาซ่อมแซม แต่หากท้องถิ่นได้มีการประเมินข้อมูลต่างๆ ไว้เรียบร้อยแล้วจะส่งผลดีหากรัฐบาลหรือหน่วยงานกลางมีงบประมาณให้ไว้ในส่วนนี้

งานซ่อมแซมปกติ

- การซ่อมแซมทันที หมายถึง การแก้ไขโดยทันทีที่จำเป็นที่จะรักษาสวนที่เสียหายให้อยู่ในสภาพ ซึ่งจำเป็นต่อการบำรุงรักษาประจำเท่านั้น จะต้องกำหนดเวลางานให้แล้วเสร็จโดยเร็ว เพื่อไม่ให้ เกิดความเสียหายเพิ่มขึ้น แก่สวนประกอบหรือจำเป็นในการก่อสร้างใหม่ให้แล้วเสร็จในภายหลัง
- การซ่อมแซมพิเศษ หมายถึง เนื่องจากผลของการตรวจสอบความเสียหายหรือเสื่อมสภาพที่ไม่ได้คาดการณ์จำเป็นต้องแก้ไขพิเศษด้วยความชำนาญ เครื่องมือ และวัสดุพิเศษ เพื่อรักษา หน้าที่ของสวนที่เสียหาย การบำรุงรักษา
- การซ่อมแซมประจำ หมายถึง สวนประกอบของสะพาน เช่น สวนที่ผิวจราจร เสนจราจร ปายจราจร เสาไฟฟ้าแสงสว่าง
- การทำความสะอาด หมายถึง บางสวนของผิวจราจรมักจะสะสมฝุ่นละอองหรือสิ่งของต่างๆ ปายจราจรที่มีฝุ่นจับ โคมไฟที่มีแมลงทำให้มีแสงสว่างไม่เพียงพอ การตรวจสอบเพิ่มเติม
- การตรวจสอบใหม่ หมายถึง การตรวจสอบใหม่จำเป็นต้องกระทำเพื่อศึกษาเพิ่มเติมต่อในเรื่อง เช่น การออกแบบซ่อมแซมโครงสร้างสะพาน

- การตรวจสอบพิเศษ หมายถึง ส่วนหลักของโครงสร้างบางส่วนซึ่งพบว่าเสียหาย หรืออยู่ในสภาพเสื่อมโดยการตรวจสอบประจำ และอาจจำเป็นต้องตรวจสอบด้วยวิธีที่ละเอียดกว่าการ ตรวจสอบประจำ

2.7 การรายงานผลการตรวจสอบและการขอความร่วมมือจากหน่วยงานภายนอก

แบบฟอร์มการเก็บข้อมูลโดยการตรวจสอบนั้นเป็นสิ่งจำเป็นในการนำมาวิเคราะห์ความเสียหาย และเป็นข้อมูลในการตรวจสอบในอนาคต ฉะนั้นผู้ตรวจสอบควรระบุความเสียหายให้ชัดเจน และมีรายละเอียดมากพอที่จะทำให้ผู้ที่มาตรวจสอบภายหลังสามารถวิเคราะห์ปัญหาและแนวทางแก้ไข ได้ง่ายขึ้น จากการได้มีการอ้างอิงหน่วยงานภายนอก ในการตรวจสอบในกรณีที่มีความเสียหาย รุนแรง หรือความเสียหายที่นอกเหนือที่ท้องถิ่นไม่สามารถวิเคราะห์สาเหตุในการแก้ไขได้ให้ขอความร่วมมือ หน่วยงานต่างๆ เช่น กรมทางหลวง กรมทางหลวงชนบท สถาบันการศึกษาที่มีผู้เชี่ยวชาญ ข้อมูล เหล่านี้จะช่วยให้หน่วยงานต่างๆ สามารถวิเคราะห์ปัญหาได้รวดเร็วขึ้น

3. การบำรุงรักษาสะพานและสวนประกอบอื่นๆ

สะพานถือว่าเป็นสวนประกอบสำคัญของถนนในท้องถิ่นเป็นเส้นทางคมนาคมและเส้นทางเชื่อมต่อระหว่างสองฝั่ง การก่อสร้างสะพานแต่ละแห่งใช้งบประมาณในการก่อสร้างค่อนข้างสูง ฉะนั้น งานบำรุงรักษาสะพานจึงจำเป็นอย่างมากเพื่อให้สะพานและสวนประกอบต่างๆ ของสะพานมีอายุการใช้ งานที่ยาวนานขึ้น

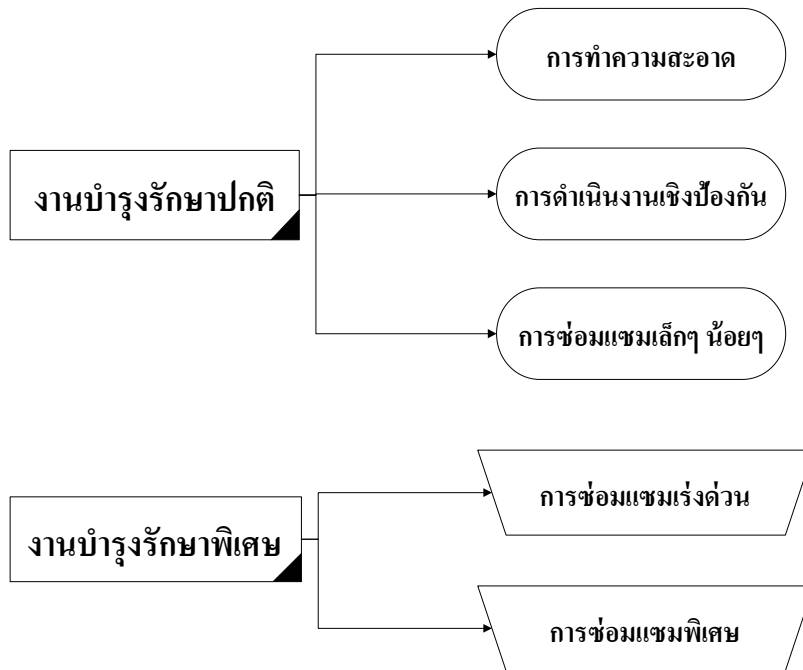
การบำรุงรักษาสะพานและการซ่อมแซมโครงสร้าง สวนประกอบของสะพาน จะต้อง ดำเนินการต่อไปเพื่อรักษาไว้ซึ่งระดับการให้บริการที่อยู่ในระดับปกติตลอดเวลา และยังเป็นการป้องกัน อุบัติเหตุต่างๆ ที่จะเกิดขึ้น อาจกล่าวได้ว่าหากมีการตรวจสอบและบำรุงรักษาอยู่ตลอดเวลา เมื่อ เปรียบเทียบเชิงเศรษฐศาสตร์ แล้วจะสรุปว่าทำอะไรให้ค่าบำรุงรักษาต่ำสุด และได้ผลประโยชน์จาก การใช้งานสูงสุด เพื่อให้บรรลุวัตถุประสงค์ของการบำรุงรักษาสะพาน โดยจำแนกออกเป็น 3 ประเภท ดังนี้

(1) **การบูรณะ (Rehabilitation)** คือ ทำการบูรณะโครงสร้างของสะพานที่เกิดความเสียหายหรือชำรุด ให้มีสภาพดีดังเดิมเหมือนตอนเริ่มแรกที่ก่อสร้าง เพื่อที่จะสามารถบรรลุถึงความสามารถ ในการรับน้ำหนักเดิม ความคงทน ความสวยงาม

(2) **การเสริมความแข็งแรง (Reinforcing)** คือ ทำการเสริมหน้าที่ความสามารถของสวนที่เสียหายและชำรุดของโครงสร้างสะพานและสวนประกอบต่างๆ ให้มีสภาพที่แข็งแรงขึ้น เพื่อที่จะ สามารถแก้ไขสภาพที่ด้อยลงของสะพาน

(3) การปรับปรุง (Improvement) คือ เพื่อให้โครงสร้างสะพานและสวนประกอบที่เสียหายและชำรุดให้สามารถทำหน้าที่ได้ดีขึ้น หรือมีประสิทธิภาพสูงขึ้นกว่าเดิม ในกรณีนี้เป็นการ แก้ไข โดยการเพิ่มความต้องการต่างๆ

การบำรุงรักษาจะมีลักษณะคล้ายคลึงกับงานตรวจสอบคือ จะแบ่งออกเป็น การบำรุงรักษาปกติ และการบำรุงรักษาพิเศษ



รูปที่ 5-1 แผนผังงานซ่อมบำรุงรักษาสะพาน

3.1 วิธีการบำรุงรักษาสะพานและสวนประกอบแบบปกติ

วัตถุประสงค์ของการดำเนินงานซ่อมแซมบำรุงรักษาปกติ เพื่อรักษาการทำงานของโครงสร้าง สะพาน พื้นผิวจราจรของสะพาน และสวนประกอบของสะพาน ให้อยู่ในสภาพที่ใช้งานได้ตามปกติที่ดี และยังคงทนถาวร และสุดท้ายยังต้องจัดเตรียมมาตรการในการป้องกันการชำรุดที่จะเกิดขึ้นอีกด้วย

3.1.1 การทำความสะอาด

(1) การทำความสะอาดถนนเป็นสิ่งจำเป็นที่สำคัญต่อผู้ใช้งานและสะพาน เนื่องจากวัสดุที่ตกลงมาอาจเป็นอันตรายต่อผู้ใช้งาน นอกจากนี้ ยังจำเป็นที่จะต้องมีการซ่อมบำรุงทอ ระบายน้ำในกรณีที่สะพานมีลักษณะที่ยาวมากและไม่มีการระบายน้ำดีอาจมีน้ำท่วมซึ่งจะส่งผลให้เกิด ลักษณะ น้ำนองจะก่อให้เกิดอุบัติเหตุได้ การทำความสะอาดสะพานแบ่งเป็น 3 กลุ่ม ดังนี้

- การทำความสะอาดพื้นผิวจราจรของสะพาน
- การทำความสะอาดอุปกรณ์ระบายน้ำและช่องระบายน้ำ
- การทำความสะอาดอุปกรณ์ที่เป็นส่วนประกอบของสะพาน การปฏิบัติงานจะเป็นไป เพื่อกำจัดสิ่งสกปรกหรือขยะที่สะสมและกระจัดกระจายอยู่บนผิวจราจรโดยการใช้ เครื่องทำความสะอาดหรือใช้แรงงานคน เพื่อกำจัดสิ่งกีดขวางการจราจร และเพื่อให้การจราจรเป็นไปโดยปลอดภัยและสะดวก วิธีการทำความสะอาดมี 3 รูปแบบ คือ

🕒 การทำความสะอาดโดยใช้เครื่องจักร

🕒 การทำความสะอาดโดยใช้แรงงานคน

🕒 การทำความสะอาดโดยใช้ทั้งเครื่องจักรและแรงงานคน

- (2) การทำความสะอาดท่อและทางระบายน้ำ การปฏิบัติงานนี้เป็นไปเพื่อการกำจัดทรายและฝุ่นผงที่สะสมอยู่ในทอระบายน้ำ ที่ฝังตัวอยู่ในระบบน้ำต่างๆ

- การทำความสะอาดท่อน้ำ โดยใช้เครื่องฉีดน้ำแรงดันสูง หากทรายที่

จับตัวแข็งมาก จนทำการฉีดไม่ออกให้ชะทรายออกด้วยมือ และล้างด้วยน้ำในกรณีที่เป็นท่อนขนาดใหญ่

ในกรณีที่เป้นท่อนขนาดเล็ก ให้ใช้สวนเกลียวเจาะทะลวงทอแล้วฉีดล้างด้วยน้ำ

- การทำความสะอาดทางระบายน้ำ อาจใช้แรงงานคน ประกอบกับร่อนน้ำในการทำความสะอาด

- (3) การทำความสะอาดส่วนประกอบสะพาน

- การทำความสะอาดรอยต่อสะพาน เพื่อเป็นการกำจัดทรายและหินที่สะสมอยู่ในระบบระบายน้ำ หรือทอของรอยต่อผิวจราจรบนสะพานดวยการใช้เครื่องฉีดหัวแรงดันสูง หรือแรงงานคน เพื่อบำรุงรักษาระบบระบายน้ำ เพื่อป้องกันไม่ให้น้ำขังอยู่บนผิวสะพาน และหากทำความสะอาดผิวจราจรแล้วจะต้องทำความสะอาดระบบทอตามไปด้วย
- การทำความสะอาดกำแพงคอนกรีต เพื่อเป็นการทำความสะอาดพื้นผิวที่สกปรกของกำแพงคอนกรีตกันตก และที่กั้นแบ่งกลางถนนในกรณีที่มีการจัดทำเกาะกลาง สะพาน
- การทำความสะอาดเสาไฟฟ้า โคมไฟ และแผนป้ายจราจร เพื่อเป็นการขจัดฝุ่นผงที่เกาะติดกับอุปกรณ์ไฟฟ้าหรือแผนป้ายจราจรซึ่งลวนตองใช้ อุปกรณ์ดานความสูง ประกอบการทำงานดานความสะอาด จึงตองเพิ่มความระมัดระวังในการทำงานสูง

3.1.2 การดำเนินการป้องกัน

นอกเหนือจากการทำความสะอาดแล้ว ยังควรดำเนินงานบำรุงเชิงป้องกันคือ ควรมีการตรวจสอบสภาพรากันตกที่เหล็ก น็อตยึดเสาไฟ น็อตยึดโครงปายที่อาจมีสนิม จึงควรมีการขัด สนิม และทาสีป้องกันสนิมและทาสี ต่างๆ ตามตำแหน่ง อีกทั้งยังป้องกันในเรื่องของอุบัติเหตุบริเวณที่ เป็นความเสี่ยงของสวนประกอบของสะพาน ดังนี้

- หัวเกาะสะพาน
- ราวเหล็กกันตก
- เสาไฟฟ้า
- เสาปายจราจร
- ฯลฯ

3.1.3 การซ่อมแซมเล็กๆ น้อยๆ

การบำรุงรักษาดังกล่าว หมายถึง การบำรุงรักษาสภาพของสะพานในส่วนที่ ได้รับความเสียหายหรือชำรุดให้อยู่ในสภาพคงเดิม สามารถใช้งานได้ครบถ้วนตามวัตถุประสงค์การ ก่อสร้าง สะพาน เช่น การเกิดการกะเทาะของคอนกรีตบริเวณต่างๆ

3.2 ความเสียหายและการชำรุดต่อคอนกรีตเพื่อการบำรุงรักษาพิเศษ

โครงสร้างของสะพานประกอบด้วยคอนกรีตเป็นส่วนใหญ่โดยมีลักษณะความเสียหายที่ เกิดขึ้นบ่อยครั้งดังนี้

3.2.1 ความเสียหาย

ก) รอยแตก

บ่อยครั้งที่ร่องรอยความเสียหายของโครงสร้างคอนกรีตจะแสดงออกมาใน รูปของรอยแตก เมื่อพบรอยแตกเกิดขึ้น บริเวณดังกล่าวควรจะมีการสังเกตอย่างระมัดระวัง และจะต้องมี ความพยายามเป็นพิเศษที่จะหาสาเหตุของการเกิด เพื่อที่จะได้ทำการแก้ไข รอยแตกอาจมีสาเหตุจากการหดตัว การรับน้ำหนักมากเกินไป การเนื้ยวรั้งการเคลื่อนตัวของสะพาน เนื่องมาจากแผนรองคานแข็งตัว การทรุดตัวของดิน การเสียดสี และสารเคมี

ข) ผิวหนาคอนกรีตหลุดร่อน (Scaling)

ผิวคอนกรีตเป็นหลุม เนื่องมาจากการแข็งตัวและวงจรในการละลาย สามารถที่จะกระจายไปทั่วทั้งผิวคอนกรีต ทั้งนี้ โดยมีรูอากาศที่แทรกอยู่ในผิวคอนกรีตนั้นมีผลต่อการ เกิดการหลุดร่อนได้มากที่สุด

ค) แตกหัก (Spalling)

การแตกหักของผิวคอนกรีต เนื่องจากการขยายตัวของแรงที่เกิดจากการกักตรอนของเหล็กเสริมการแตกหักนี้จะรุนแรงหากมีน้ำและเกลือแทรกอยู่ในคอนกรีต

ง) การบวม (Popouts)

การบวมออกของคอนกรีตซึ่งเกิดจากการขยายตัวของหินที่มีรูพรุน หรือปฏิกิริยาของสวณผสมจะเกิดขึ้นในวงสั้นๆ หลังจากที่มีการเทคอนกรีตแล้ว แต่อาจเกิดขึ้นในระยะยาวได้ ทั้งนี้ ขึ้นอยู่กับความลึกของหินนั้น ปริมาตรที่ไมคงที่ของหิน และการซึมผ่านของน้ำ (Permeability)

จ) การпенโพรง (Honey Combing)

ชั้นของรูเล็กๆ หรืออากาศในกำแพงหรือเสา เนื่องมาจากการหล่อที่ทำให้เกิดช่องว่างของหินใหญ่ หรือการกระจายของหินไม่สม่ำเสมอ และอาจเกิดขึ้นจากการแยกตัวของ คอนกรีต ในระหว่างการก่อสร้าง

3.2.2 สาเหตุของความเสียหาย

(1) การชำรุดของโครงสร้างคอนกรีต

มีสาเหตุหลายประการ เช่น การชนกันของรถ โครงสร้างเสียหายอันเนื่องมาจากแรงภายในโครงสร้างมากเกินไป การแข็งตัว การหลุดตัวของฐานราก สารเคมี รอยต่อที่ใช้การไม่ได้ การเสียดสี สวณผสมของคอนกรีตมากเกินไป การออกแบบรายละเอียดไม่เหมาะสม ความบกพร่องในการก่อสร้าง และการกัดกร่อนของเหล็กเสริม

อย่างไรก็ตามสาเหตุที่แท้จริงของความเสียหายต่อโครงสร้างคอนกรีตนั้น ยังเป็นการยากที่จะคนพบได้ ตัวชี้ถึงความเสียหายจะคนพบได้โดยงานตรวจสอบ ซึ่งสาเหตุของการเกิด ความเสียหายนั้นอาจไม่ใช่มีเพียงสาเหตุเดียว แต่บ่อยครั้งที่มีหลายสาเหตุรวมกัน ไม่อาจจะยากอย่างไรก็ตามก็ยังมี ความจำเป็นที่จะต้องหาสาเหตุเพื่อที่จะเลือกวิธีการซ่อมแซม

ในบางครั้งสาเหตุและความเสียหายแสดงการชำรุดออกมา แตกต่างจากสิ่งอื่นในกรณีพิเศษ เช่น ไฟไหม้ และรถชน ซึ่งไม่สามารถโต้แย้งได้

(2) การออกแบบบกพร่อง

การออกแบบบกพร่องทั้งในรายละเอียดและการปฏิบัติ เป็นสาเหตุหนึ่งของ การชำรุดของสะพานคอนกรีต และทำให้การบำรุงรักษาโครงสร้างยากขึ้น รายละเอียดที่เป็นผลทำให้เกิด การชำรุดของโครงสร้างคอนกรีตมีดัง ต่อไปนี้

- การเทคอนกรีตทับเหล็กเสริมไม่ถูกต้อง ซึ่งเป็นสาเหตุให้เกิดรอยแตก และการแตกหัก
- ไม่ได้พิจารณาถึงความคืบ โดยเฉพาะอย่างยิ่งสะพานที่ออกแบบเฉียง
- การออกแบบที่ตั้งของรอยต่อเพื่อการหดตัว และขยายตัวไม่เหมาะสม

- รายละเอียดของรอยต่อซึ่งทำให้เกิดน้ำซึมผ่านได้
- รายละเอียดระบบระบายน้ำ ซึ่งทำให้เกิดการอุดตัน

(3) ความบกพร่องในการก่อสร้าง

การที่ไม่ดำเนินการอย่างใดอย่างหนึ่งในระหว่างการก่อสร้างโครงสร้างคอนกรีตนั้นจะส่งผลความเสียหายและการชำรุดของโครงสร้างในเวลาต่อมา ความผิดพลาดซึ่งเกิดขึ้น บริเวณผิวคอนกรีตที่พบ และซ่อมแซมโดยทั่วไปนั้นเกิดขึ้นเนื่องมาจากการขาดความระมัดระวังในช่วง ก่อสร้าง สิ่งเหล่านี้จะไม่ค่อยพบโดยการตรวจสอบทั่วไปจากรูปแบบภายนอก แต่จะเกิดขึ้นหลังจาก ระยะเวลาหนึ่ง ในบางครั้งจะเกิดจากการใช้ส่วนผสมที่ผิด หรือโดยการใช้สัดส่วนของวัสดุผิด การบดอัด หรือการบ่มไม่เพียงพอ การใส่เหล็กเสริม และอีกหลายปัจจัยที่เกี่ยวข้อง

(4) การกัดกร่อนของเหล็กเสริม

การกัดกร่อนของเหล็กเสริม มีสาเหตุมาจากการซึมผ่านของน้ำ โดยเฉพาะอย่างยิ่งน้ำเค็มซึ่งเกิดบริเวณแผนคอนกรีตในบริเวณที่มีรอยแตก และ Honey Combing โครงสร้างคอนกรีตที่อยู่ใกล้ไม่เกิน 50 ซม. จากชายฝั่งทะเลมักจะโดนอิทธิพลของน้ำทะเลด้วย เมื่อเหล็กเป็นสนิมขึ้น ปริมาตรของเหล็กจะลดลง ในกรณีนี้แรงกดจะเพิ่มมากขึ้นที่จะทำให้คอนกรีตแตก เหล็กถูกกัดกร่อนมากเท่าใด ปริมาตรก็จะลดลงมากขึ้นเช่นกัน และเป็นสาเหตุการแตกของคอนกรีตให้เกิดขึ้นด้วย

(5) ความเสียหายของรอยต่อ

รอยต่อมีบทบาทสำคัญในการที่จะทำให้การทำงานของโครงสร้างคอนกรีต เป็นไปตามที่ต้องการ โดยทำให้โครงสร้างคอนกรีตนั้นมีการขยายตัวได้ตามการเปลี่ยนแปลงของอุณหภูมิ ความเสียหายของรอยต่อนั้นเกิดจากการที่รอยต่อนั้นขัดกันมากเกินไป และเกิดจากฝุ่น ดินอุดตัน ซึ่ง ไม่สามารถทำให้มีการขยายตัวของคอนกรีตต่อไปได้ นั่นคือคอนกรีตจะต้องรับแรงเสียดเนื่องจากการเปลี่ยนแปลงนั้น เมื่อไม่สามารถขยายตัวได้จะทำให้แรงอัดมีมากกว่าความแข็งแรงของคอนกรีต

(6) การทรุดตัวของฐานราก

การทรุดตัวของฐานรากเป็นสาเหตุสำคัญของความเสียหายของโครงสร้าง ดังนั้นการเคลื่อนตัวของฐานรากควรจะมีการตรวจสอบอย่างระมัดระวัง การสำรวจภาคสนามจะเป็น ประโยชน์อย่างมากในการหาทั้งประเภทและการเคลื่อนตัวที่เกิดขึ้น รอยแตกตามแนวตั้งหรือการเสียดสี โดยโครงสร้างอันนั้นไม่จำเป็นมากนักควรจะสังเกตสิ่งบ่งชี้ที่เป็นไปได้ของการทรุดตัว

(7) สารเคมี

เกลือและสารประกอบเคมีเป็นสาเหตุสำคัญของการชำรุดของคอนกรีต โดยที่สารเคมีจะทำให้คอนกรีตแตกตัวและแยกตัวจากหิน ดังนั้น ควรจะใช้หินประเภทไม่มีด่าง และ ซีเมนต์ ซึ่งมีส่วนผสมของด่างที่เหมาะสม

(8) รับแรงเกิน

นอกเหนือไปจากการออกแบบแล้ว แรงเสียดของคอนกรีตยังเกิดได้จาก การบรรทุกน้ำหนักเกิน กระแสน้ำเชี่ยวที่ไม่สามารถคาดการณ์ได้ และสาเหตุอื่นๆ ทั้งที่มาจากธรรมชาติ และ มนุษย์

(9) สาเหตุอื่นๆ

- รถชน เมื่อโครงสร้างหลักของสะพานเสียหายอันเนื่องมาจากรถชนนั้น
- ไฟไหม้และความเสียหายที่เกิดจากรถชนนั้น จะแตกต่างไปจากความเสียหายปกติ จึงต้องมีการตรวจสอบ เสา พื้นสะพาน และคาน ด้วยสายตาและความระมัดระวัง เพื่อที่จะ ได้รับข้อมูลที่เป้นประโยชน์ต่อการ ซ่อมแซม และการเสริมความแข็งแรง
- การอุดตัน การกีดขวางร่องน้ำอันเนื่องมาจากการสะสมของตะกอนและดินทรายสามารถที่จะลด ความสามารถในการระบายน้ำ และความเสียหายต่อโครงสร้างที่ถูกอุดตันได้ ดังนั้น ควรจะต้องมีการ พิจารณาการตรวจสอบร่องน้ำ และสะพานหลังจากฤดูน้ำหลาก เพื่อที่จะ ตรวจสอบการเปลี่ยนแปลงของร่อง น้ำที่จะเป็นตัวชี้ถึงแนวโน้มในการอุดตัน และการเสริมหลักบริเวณ ร่องน้ำ

3.3 ลักษณะความเสียหายต่อโครงสร้างสะพานแต่ละส่วน

สาเหตุทั่วไปของการเสียหายเทาที่ได้กล่าวมาแล้วนั้นสามารถทำให้เกิดการเสียหายได้ หลายรูปแบบในโครงสร้างสะพานคอนกรีต บางส่วนจะมีลักษณะแตกต่างออกไป ขึ้นอยู่กับชนิดของ โครงสร าง จึงมีความจำเป็นที่จะต้องศึกษาและเข้าใจความสัมพันธ์ระหว่างสาเหตุที่เกิดและความเสียหาย โดยแยก ตามส่วนของโครงสร้างสะพาน

ก) พื้นสะพาน (Deck)

สาเหตุความเสียหายต่อพื้นสะพานนั้นไม่ได้เกิดขึ้นจากความแตกร้าวของคอนกรีต จากแรงกดเท่านั้น แต่ยัง เกิดขึ้นได้จากแรงดึงของเหล็กเสริมไม่เป้นไปตามกำหนด รอยแตกที่เกิดขึ้น บริเวณจุดที่มีแรงดึงจะกว้างขึ้น ตามระยะเวลา เมื่อรอยแตกเกิดขึ้นมากความต่อเนื่องของพื้นสะพานจะ ลดลงไปที่ละน้อย

ส่วนที่มีความเสียหาย ส่วนใหญ่แล้วจะขึ้นอยู่กับสภาพธรรมชาติของโครงสร้างสภาพของสะพานและน้ำหนัก บรรทุก ความเสียหายหลักที่มีต่อส่วนต่างๆ และสาเหตุมีดังนี้

- กลางแผนคอนกรีต เกิดจากการหดตัว รอยแตก การทรุดตัวของฐานรากการ ทำงานผิดพลาด รับน้ำหนักบรรทุกมากเกินไปและอื่นๆ
- มุมแผนคอนกรีต การรับน้ำหนักบรรทุกมากเกินไป (แรงเฉือน) และอื่น

- รอยต่อ ก่อสร้างไม่ดีและอื่นๆ โดยเฉพาะการที่มีร่ว้งชันนั้น จะทำให้รอยแตกพื้นสะพานแตกเพิ่มขึ้นและจะมีผลไปยังมุมสะพานและรอยต่ออีกด้วย

ข) ตอม่อ

โดยทั่วไปแล้วประเภทของความเสียหายและสาเหตุ จะประกอบไปด้วยสาเหตุทางโครงสร้าง สาเหตุทางด้านการก่อสร้าง และสาเหตุภายนอก ซึ่งสาเหตุทั้งหมดจะเกิดในรูปของรอยแตกประเภทและสาเหตุต่างๆ ดังต่อไปนี้

- สาเหตุทางโครงสร้าง

คุณภาพแผนรองคานไม่ดี ไม่มีเหล็กเสริม ขาดคอนกรีตบริเวณจุดวิกฤติ

รอยแตกที่เกิดจากโมเมนต์บิด (Torsional Moment) รอยแตกที่เกิดจากการแยกตัวของแรงดึง (Splitting Tensile)

- สาเหตุจากการก่อสร้าง ไม่มีการดำเนินการควบคุม ไม่มีการบม และอื่นๆ
- สาเหตุจากภายนอกอื่นๆ แรงกระทำจากสภาพอากาศ สารเคมี การชน รอยแตกจากการหดตัวและอื่นๆ

ส่วนที่เสียหายและสาเหตุที่เกิดบริเวณเสา แสดงไว้ดังนี้

- บริเวณแผนรองคาน แรงเสียดทานเนื่องจากการหด
- หัวและท้ายเสา โมเมนต์บิด (Torsional Moment)
- กลางเสา การชนของยานพาหนะ

ค) กำแพงกันดินและช่องระบายน้ำ

สาเหตุความเสียหายต่อกำแพงโดยทั่วไปจะเป็นรอยแตกซึ่งเกิดจากการหดตัว ได้แก่ การหดตัวเนื่องจากการแห้ง การทรุดตัวที่ไม่เท่ากัน การเอน ไม่มีการบม ถูกชน ดังนั้น ประเภท ของความเสียหาย ได้แก่ รอยแตก การแตกหัก การหลุด การกัดกร่อนของเหล็กเสริม และอื่นๆ ส่วนที่ ได้รับความเสียหาย คือบริเวณรอยแตกซึ่งเกิดจากการหดตัวนั้น จะปรากฏบริเวณกึ่งกลางของกำแพง หลังจากนั้นหากมีรอยแตกเพิ่มเติมจะปรากฏบริเวณ 1/4 ของกำแพง รอยแตกดังกล่าวจะปรากฏบริเวณ เชิงกำแพง และจะแตกไป ทีละน้อยจนถึงสวนบนสุด

ง) ผิวจราจรแบบแอสฟัลต์

อายุการใช้งานของผิวจราจร จะถูกลดลงตามระยะเวลาที่ใช้ด้วยความหนาแน่นของการจราจร สภาพทางกายภาพหรืออายุของส่วนผสม ถ้าผิวจราจรถูกปล่อยทิ้งไว้ตามสภาพเดิมโดยไม่ได้รับการบำรุงรักษา และในไม่ช้าการเสื่อมคุณภาพของผิวจราจรก็จะกลายมาเป็นอุปสรรคต่อความปลอดภัยและความคล่องตัวของการจราจร เพื่อเป็นการป้องกันจึงจำเป็นที่จะต้องมีการจัดระบบการบริหารงานผิวจราจร ต้องมีข้อมูลเกี่ยวกับผิวจราจรที่ทันสมัยอยู่เสมอ มีการซ่อมบำรุงที่เหมาะสมโดยคำนึงถึงการประหยัด ซึ่ง ล้วนเป็นสิ่งที่ต้องดำเนินการในระยะเวลาที่เหมาะสม

ผิวจราจรจะได้รับผลกระทบจากปัจจัยภายนอกเช่น น้ำหนักการจราจร สภาพ ดินฟ้าอากาศ ฯลฯ และปัจจัยภายในเช่น อายุการใช้งานของแอสฟัลต์หรือคอนกรีต โดยเฉพาะอย่างยิ่งเวลาฝนตกจุดอ่อนต่างๆ จะมีปรากฏให้เห็นได้ชัดและความเสียหายก็มักจะเกิดขึ้นอย่างรวดเร็ว

แผนพื้นสะพานจะถูกทำลายโดยสาเหตุต่างๆ กันจากลักษณะถนนทั่วไปที่เป็น แบบดินถมเนื่องจากภายในกรณีของผิวสะพานนั้น ฐานของส่วนที่เป็นดินถมจะมีลักษณะดินแข็ง และ ประกอบ ด้วยวัสดุที่เจาะผ่านไม่ได้ และยังมีรอยต่อต่างๆ อีกด้วย

ถ้าสภาพผิวจราจรเสื่อมลง ไม่เพียงแต่จะทำให้เกิดปัญหาการขับขี่รถยนต์ไม่ สะดวกเท่านั้นแต่ยังจะเกิดปัญหากับโครงสร้างของตอม่อของสะพาน แผนพื้นสะพาน รอยต่อ อัน เนื่องมาจากแรงสั่นสะเทือน แรงกด และปัญหาการซึมผ่านของน้ำฝน ฯลฯ

ความเสียหายอย่างหนักของผิวพื้นสะพาน มักจะเกิดจากการหลุดร่อนของ ส่วนผสมของแอสฟัลต์คอนกรีตอันเกิดจากน้ำท่วมขัง

ความเสียหายของผิวจราจรบางประเภทจะเกิดขึ้น และก่อให้เกิดความเสียหายอย่างรวดเร็ว ถ้าไม่ได้มีการบำรุงรักษาและซ่อมแซมอย่างทันทางที่ โดยเฉพาะอย่างยิ่งในระยะเวลาหลังฝนตก ดังนั้นจึงควรรักษาซ่อมบำรุงผิวจราจรให้อยู่ในสภาพดีอยู่เสมอ

ผิวจราจรควรจะต้องมีคุณสมบัติดังต่อไปนี้ตลอดเวลา

- เรียบ
- แข็งแรง
- ไม่ลื่น

จ) ผิวจราจรแบบคอนกรีต

ความเสียหายที่มีต่อผิวจราจรคอนกรีตมักจะเพิ่มขึ้นหลังจากเปิดให้การจราจรผ่าน แล้ว นั่นคือจะเกิดจากการบรรทุก สภาพการชะล้างพังทลาย และอายุของผิวจราจรเอง การจำแนกประเภทความเสียหายและสาเหตุของผิวจราจรแบบคอนกรีต

- รอยแตก

การบดทับซ้ำของการบรรทุก ผสมผสานไปกับการกระแทกของน้ำหนักที่ผ่านทางรอยต่อ อุณหภูมิและความชื้นซึ่งก่อให้เกิดการหดตัว เป็นผลทำให้เกิดรอยแตกบริเวณมุมแผ่นคอนกรีต

- การทรุดตัว

การทรุดตัวคือความตราบระดับที่เกิดขึ้นบริเวณรอยต่อผิวจราจรคอนกรีต หรือรอยแตก สาเหตุประการหนึ่งซึ่งทำให้เกิดการทรุดตัวคือการสูญเสียวัสดุบริเวณใต้พื้นแผ่นคอนกรีตที่อยู่ใกล้กับรอยต่อหรือรอยแตก พร้อมไปกับการจมตัวของแผ่นคอนกรีตที่เหลือ โดยทั่วไปแล้วการทรุดตัว จะเกิดจากการสูญเสียการถายน้ำหนัก

- การยุบตัวหรือการบวมตัว

การยุบตัวหรือการบวมตัวของช่องจราจร ไหลทาง จะเกิดขึ้นเมื่อมีความแตกต่างในคาร์ระดับระหว่างช่องจราจรและไหลทาง โดยทั่วไปแล้วบริเวณไหลทางดานนอกจะจมตัว เนื่องจากการทรุดตัวของดินหรือวัสดุดินคันทางที่อยู่ชั้นใต้ผิวจราจรลงไป หรือเกิดจากการแทรกตัวของ วัสดุที่อยู่ใต้ผิวจราจร การโก่งตัวของไหลทางอาจเกิดขึ้นจากการขยายตัวของดิน การยุบของหินหรือดินไหลทาง โดยทั่วไปจะมีสาเหตุจากการพัดพาวัสดุไหลทางจากรถบรรทุกที่วิ่งผ่าน

การบวมตัวจะเป็นการเคลื่อนตัวใหม่ในแนวตั้ง หรือการบวมตัวของแผ่นคอนกรีต ซึ่งบางทีจะเป็นคลื่นหัก โดยทั่วไปแล้วจะเกิดขึ้นพร้อมกับการแตกของแผ่นคอนกรีต ทำให้ผู้ ขับขี่จะมีความรู้สึกเหมือนกับมีน้ำมันบนผิวจราจร หรือขับชียานพาหนะเหนือผิวจราจร

- ความเสียหายของรอยต่อผิวจราจรคอนกรีต

ความเสียหายของรอยต่อจะเกิดขึ้นเมื่อมีวัสดุ และ/ หรือ มีน้ำแทรกตัวเข้าไป ในรอยต่อผิวจราจรคอนกรีต วัสดุอุดรอยต่อที่เชื่อมขอบแผ่นคอนกรีตจะเป็นตัวป้องกันไม่ให้เกิดการ สะสมของวัสดุ และลดจำนวนน้ำที่แทรกเข้าไปในโครงสร้างชั้นทาง โดยทั่วไปแล้วชนิดความเสียหายที่ มีต่อรอยต่อผิว จราจรคอนกรีตมีดังนี้

- เกิดจากการหลุดออกของวัสดุอุดรอยต่อ
- เกิดการเฝิ้มของวัสดุอุดรอยต่อ
- มีหญ้าขึ้น
- สูญเสียการเชื่อมตัวต่อขอบแผ่นคอนกรีต
- ขาด / หรือไม่มีวัสดุอุดรอยต่อ

ฉ) รอยต่อ

ความเสียหายที่รอยต่อไม่เพียงแต่จะทำให้เกิดปัญหาต่อการจราจรเท่านั้น แต่ยังทำให้ผู้ใช้ถนนและสะพานรู้สึกไม่สะดวกสบายอีกด้วย และยังมีผลกระทบต่อแผนรองสะพาน ทำให้เกิด สนิม และการกัดกร่อนที่แผนรองพื้นสะพานและโครงสร้างสะพาน

เนื่องจากรอยต่อจำต้องรับน้ำหนักโดยตรง จึงเกิดความเสียหายได้ง่าย และในบรรดา ส่วนประกอบต่างๆ ของสะพานนั้น รอยต่อเป็นส่วนที่ข้อมยากที่สุด และเนื่องจากรอยต่อต้องรับแรงกดจาก ยานพาหนะโดยตรง จึงควรจะสร้างรอยต่อให้เชื่อมติดกับโครงสร้างหลักของสะพานอย่างหนาแน่นที่สุด

สาเหตุของความเสียหายที่เกิดขึ้นกับรอยต่อ มักจะไม่ได้เกิดจากสาเหตุใดสาเหตุหนึ่ง เท่านั้นแต่มักจะเกิดจากสาเหตุหลายประการรวมกัน ดังนี้ f

*สาเหตุที่เกี่ยวกับการออกแบบ

- o ความแข็งแรงของสมอที่ยึดรอยต่อกับส่วนประกอบคอนกรีตไม่เพียงพอ
- o ความผิดพลาดทางการคำนวณของวางเพื่อรองรับการเปลี่ยนแปลง

อุณหภูมิ และการคืบและการหดตัว f

*สาเหตุที่เกี่ยวกับการก่อสร้าง

- o การติดตั้งรอยต่อไม่เพียงพอ
- o ไม่มีการควบคุมคุณภาพวัสดุที่ใช้ทำรอยต่อและการบดอัดผิวจราจร

รอบๆ รอยต่อที่ดีพอ f

*สาเหตุภายนอก

- o การเพิ่มปริมาณน้ำหนัทยานพาหนะและการรับแรงอัดซ้ำซาก
- o การเสื่อมสภาพของวัสดุผิวจราจรและรอยต่อ (อันเกิดจากการเสื่อมอายุ

หรือการกระแทกอย่างรุนแรง)

- o ความไม่สม่ำเสมอของระดับถนนบริเวณด้านข้างและหลังรอยต่อ (การ

เคลื่อนตัวจะเกิดขึ้นเรื่อยๆ โดยมีสาเหตุจากอาการบวมของวัสดุผิวจราจร)

ข) เสนจราจร

ถ้าสำรวจแล้วพบว่าเสนจราจรเกิดเลอะเลือน โดยสาเหตุจากการหลุดร่อน มีรอย เปราะเปอน ขูดขวน ฯลฯ มากกว่าครึ่งหนึ่งของระยะสำรวจ ควรจะทำการทาสีใหม่โดยทันทีและควร ระวัง มิให้เสนจราจรที่ทาใหม่มีความแตกต่างไปจากเสนเดิมที่มีอยู่

ในกรณีนี้จำเป็นต้องเพิ่มทัศนวิสัยของเสนจราจรในเวลากลางคืน เมื่อพิจารณา สภาพ ถนน สภาพการจราจร ฯลฯ แล้ว ให้พิจารณาใช้สีที่มี Glass – Beads ในการทาสีใหม่

3.4 วิธีการซ่อมแซมงานคอนกรีต

พื้นฐานในการซ่อมแซมความเสียหายของสะพานคอนกรีต สามารถซ่อมแซมได้โดยการเปลี่ยนผิวที่เสียหายนั้นด้วยปอร์ตแลนด์ซีเมนต์คอนกรีต มอร์ตาร์ หรือ Epoxy โดยทั่วไปการฉีด Epoxy ด้วย Pressure Grout เพื่อทำการซ่อมแซมรอยแตกกราวของคอนกรีต และยังมีส่วนประกอบอื่นๆ ของ สะพานที่ต้องดำเนินการดังนี้

(1) บริเวณที่ชำรุดจะต้องตัดด้วยเลื่อย หรือ Jackhammer บริเวณปลายสุดของพื้นที่ซ่อมแซม เพื่อทำให้มีขอบที่สะอาดและคมพอสำหรับการเกาะยึดกับคอนกรีตใหม่ ชั้นล่างของบริเวณที่จะซ่อมแซมจะต้องไม่มีรอยแตก หรือรอยแตกจะต้องประสานก่อนที่จะซ่อม

(2) เหล็กเสริมควรจะต้องทำความสะอาด และถ้าหากมีความเสียหายก็ควรจะซ่อมแซมหรือเปลี่ยนเหล็กใหม่ โดยที่จะต้องทับกับเหล็กเก่าได้อย่างพอดี

(3) เมื่อมีสนิมหรืออาจเกิดสนิมบริเวณเหล็กเสริม คอนกรีตในบริเวณนั้นจะต้องนำออกทั้งหมด และเคลือบเหล็กเสริมเก่าหรือใหม่ที่นำมาทดแทนด้วย Epoxy Bonding Compound เพื่อที่จะทำการยึดเกาะดีขึ้นอีกทั้งเป็นการป้องกันการเกิดสนิมในอนาคต อย่างไรก็ตามการเคลือบด้วย Epoxy ไม่ควรใช้ หากการป้องกันสนิมได้มีการวางแผนไว้ ทั้งนี้ เพราะจะทำให้เหล็กนั้นจะถูกห่อหุ้มจากการ ป้องกันดังกล่าว

(4) การเลือกวิธีและวัสดุในการซ่อมแซม จะขึ้นอยู่กับการชำรุด วัสดุที่หาได้ ต้นทุน สิ่งแวดล้อม ความสามารถในการปรับปรุงของวิธีการที่เสนอเพื่อการซ่อมแซม ทักษะวิสัยและชนิดของการ ซ่อมที่ต้องการ (ถาวร หรือชั่วคราว) ปัจจัยบางประการในการพิจารณาการคัดเลือกวัสดุมีดังต่อไปนี้

- วัสดุที่จะนำมาใช้ในการซ่อมแซมจะต้องสามารถยึดเกาะติดกับคอนกรีตได้อย่างเต็มที่ และสามารถที่จะคงทนต่อการกัดเซาะจากสิ่งแวดล้อมรอบตัว
- วัสดุซ่อมแซมจะต้องมีความแตกต่างระหว่างปริมาตรของคอนกรีตเก่า และวัสดุซ่อมแซมต่อ เพื่อที่จะเป็นการลดการหดตัวในน้อยที่สุด ขนาดของหินควรจะมีมากที่สุด (ปริมาณของ ซีเมนต์ต่ำ) และน้ำที่ผสมจะต้องน้อยที่สุด (อัตราส่วนระหว่างน้ำต่อซีเมนต์ต่ำ) ภายในขอบเขตของการ ออกแบบการผสมที่ยอมรับได้ ขั้นตอนการบ่มจะต้องดำเนินการอย่างเข้มงวด
- วัสดุซ่อมแซมจะต้องมีการซึมผ่าน (Permeability) ต่ำ เพื่อที่จะป้องกันความชื้นแทรกลงไปในพื้นที่คอนกรีต
- วัสดุซ่อมแซมจะต้องมีสีและความละเอียดใกล้เคียงกับคอนกรีตเดิม

3.5 วิธีการซ่อมแซมคอสะพานและรองรับน้ำ

สิ่งทีล่อน้ำมาในลำคลอง ลำธาร หรือแม่น้ำ อาจจะมีการสะสมและกลายเป็นตะกอน บริเวณตอมอ จนเกิดเป็นโคน เป็นสาเหตุให้เกิดปัญหาหลายอย่างตามมา รวมถึงการเปลี่ยนแปลงแนวลำ น้ำซึ่งจะไม่

เป็นไปตามการออกแบบของสะพาน จนสามารถทำให้เกิดแนวแรงในทิศทางที่แตกต่างกับ การกำหนดในเบื้องต้น ต้นของการออกแบบ

การทำความสะอาดและกำจัดวัชพืชที่ขึ้นในสะพาน ถือเป็นภารกิจหนึ่งที่ต้องดำเนินการ เพราะอาจจะส่งผลให้เกิดรอยแตกของคอนกรีต หรือส่วนประกอบของสะพานตามมาได้

4. การจัดทำแผนงบประมาณซ่อมบำรุง

แผนการดำเนินงานซ่อมแซมที่ได้จากข้อมูลการตรวจสอบและวิเคราะห์ถึงแนวทางการแก้ไข แล้วนำมาสู่การจัดทำการประเมินราคาค่าซ่อมแซม และแผนงบประมาณ ดังนี้

(1) คัดเลือกส่วนที่จะดำเนินการซ่อมแซม การคัดเลือกส่วนที่จะต้องนำมาดำเนินการ ซ่อมแซมที่ได้มาจากการเก็บข้อมูลตรวจสอบและวิเคราะห์หาสาเหตุ แนวทางแก้ไขต่างๆ ครบถ้วนแล้ว สามารถจะนำมาประเมินค่าบำรุงรักษาต่อไป

(2) การประเมินราคา หลังจากทำการคัดเลือกส่วนที่จะต้องถูกซ่อมแซมแล้ว การประเมิน ราคาจะถูกดำเนินการจัดทำขึ้น โดยให้สอดคล้องกับวิธีการซ่อมแซม แต่จะออกมาในลักษณะที่ท้องถิ่น สามารถดำเนินการได้เอง หรือว่าดำเนินการจัดจ้างนั้นขึ้นอยู่กับความสามารถของท้องถิ่น

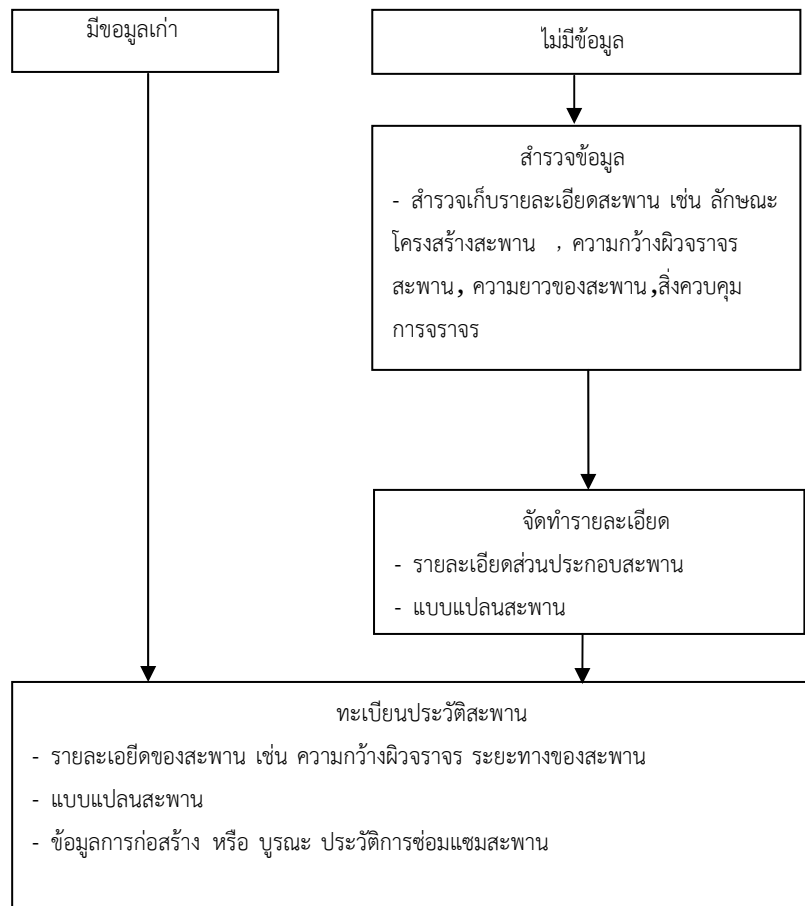
(3) แผนงบประมาณ ดังที่ได้กล่าวนมาแล้วว่าความสามารถของท้องถิ่นไม่เท่ากัน การจัดทำ แผนงบประมาณอาจจะต้องพิจารณาจากงบประมาณที่ท้องถิ่นได้ตั้งไว้ในหมวดค่าซ่อมแซมหรือไม่ หรืออาจจะจัดทำงบประมาณประจำปีล่วงหน้า หรืออาจจะขอสนับสนุนงบประมาณจากส่วนกลาง

5. การขึ้นทะเบียนสะพานองค์กรปกครองส่วนท้องถิ่น

ภายหลังจากมีการโอนอำนาจจากส่วนกลางให้องค์กรปกครองส่วนท้องถิ่นดูแลรักษาและทำ การก่อสร้างใหม่จำเป็นต้องมีการขึ้นทะเบียนทั้งสะพานเดิมและสะพานที่จะมีการก่อสร้างขึ้นใหม่เพื่อ เป็นข้อมูลในการดำเนินงานด้านก่อสร้าง บำรุงรักษา ขยาย และบำรุงรักษา ขององค์กรปกครองส่วนท้องถิ่นนั้นๆ

5.1 การขึ้นทะเบียนสะพานเดิม

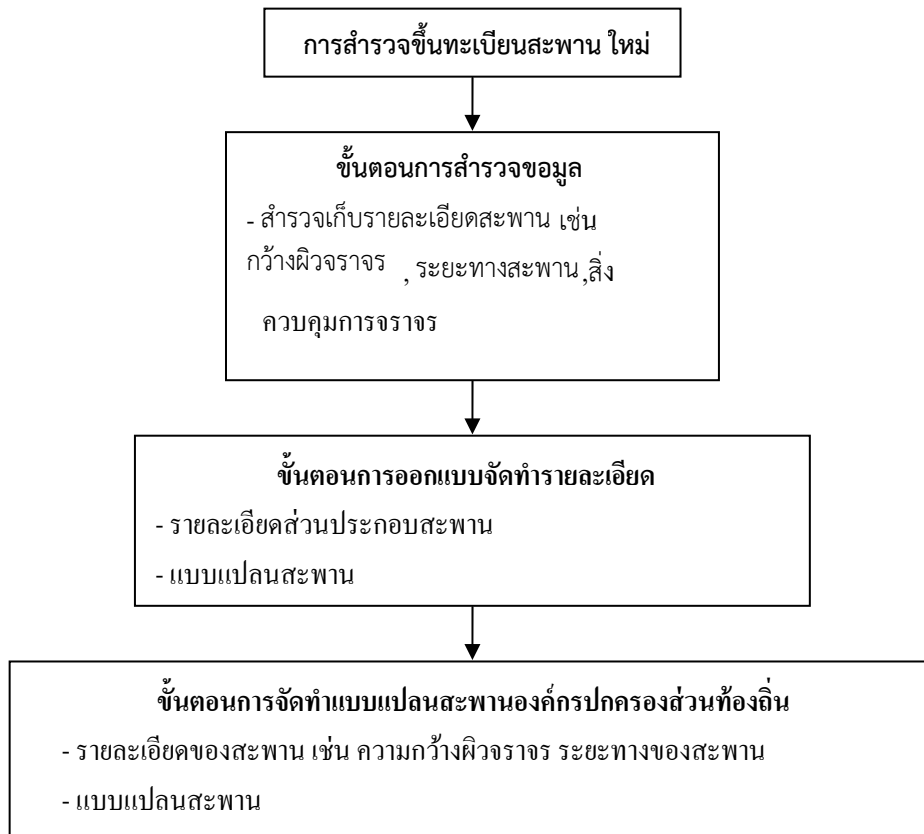
ให้ดำเนินการสำรวจแนวสะพานที่มีอยู่ รวบรวมข้อมูลโครงสร้างสะพานและ ส่วนประกอบอื่นๆ ของสะพาน เพื่อจัดทำทะเบียนประวัติ โดยให้จัดทำทะเบียนประวัติ และแบบ แปลนของสะพาน ทั้งนี้หากมีข้อมูล อยู่แล้วสามารถนำมาใช้งานได้



รูปที่ 5-2 ขั้นตอนการจัดทำรายละเอียดสะพานเดิม

5.2 การขึ้นทะเบียนสะพานใหม่

กรณีจะขึ้นทะเบียนสะพานใหม่จะต้องมีการดำเนินการตามรายละเอียดพร้อมกันโดยจะต้องมีการสำรวจออกแบบและจัดทำแบบแปลนใหม่ซึ่งแบ่งแนวทางการดำเนินการออกเป็น 3 ขั้นตอน ดังนี้



รูปที่ 5-3 ขั้นตอนการจัดทำรายละเอียดสะพานใหม่

บทที่ 6

ข้อเสนอแนะต่อการพัฒนามาตรฐาน

มาตรฐานสะพานฉบับนี้เป็นมาตรฐานที่รวบรวมข้อมูล แนวทางจากหน่วยงานที่เกี่ยวข้อง ของกับการก่อสร้างทางและสะพานที่ใช้กันอยู่ในปัจจุบัน ซึ่งทางคณะกรรมการจัดทำร่างมาตรฐานได้ พิจารณาแล้วเห็นว่าสมควรที่จะนำมาปรับใช้กับงานที่องค์กรปกครองส่วนท้องถิ่นทั่วประเทศปฏิบัติงานอยู่ ในปัจจุบันได้

ทั้งนี้ในการปฏิบัติงานจริงอาจมีข้อพิจารณาบางประการที่องค์กรปกครองส่วนท้องถิ่นนั้นๆ ต้องศึกษาและพิจารณาความเป็นไปได้และปรับให้เข้ากับสภาพในท้องถิ่น โดยมีมาตรฐานอื่นๆ ที่เป็นที่ยอมรับมาพิจารณาเพิ่มเติม ซึ่งองค์กรปกครองส่วนท้องถิ่นสามารถกระทำได้ ทั้งนี้ให้คำนึงถึงหลัก วิชาการทางวิศวกรรม เน้นความปลอดภัย และก่อให้เกิดความคุ้มค่าในการลงทุน

การปรับปรุงมาตรฐานสะพาน

มาตรฐานนี้อ้างอิงแบบกรมทางหลวงชนบท ความยาวขวงไม่เกิน 10 เมตร ความยาวรวม ไม่เกิน 50 เมตร หากองค์กรปกครองส่วนท้องถิ่นมีความพร้อมด้านงบประมาณและบุคลากร สามารถ ขยายเพิ่มได้ ซึ่งต้องมีการปรับปรุงมาตรฐานในโอกาสต่อไป

การใช้มาตรฐานสะพานฉบับนี้ ให้องค์กรปกครองส่วนท้องถิ่นติดตามการเปลี่ยนแปลงเรื่อง น้ำหนักบรรทุก สำหรับทางหลวงและสะพาน ที่จะมีการกำหนดโดยหน่วยงานที่เกี่ยวข้อง เช่น กรมทาง หลวง และกรมทางหลวงชนบท เพื่อจะได้ปรับใช้ให้เข้ากับแบบสะพานที่ท้องถิ่นเลือกใช้ต่อไป อีกทั้ง ควรระบุความกว้างของสะพานตามความกว้างของถนน ซึ่งถนนรวมคันทางแล้วไม่น้อยกว่า 11 เมตร

(กรมทางหลวง)

คณะกรรมการได้พิจารณาแล้วเห็นว่าจะเป็นอุปสรรคอย่างยิ่ง หากมาตรฐานนี้ถูกนำมาเป็น แนวทางปฏิบัติงานด้านสะพาน แต่ภายหลังมิได้มีการปรับปรุงมาตรฐานให้เหมาะสมกับสภาพการณ์ ที่เป็นปัจจุบันแล้ว องค์กรปกครองส่วนท้องถิ่นที่กระจายอยู่ทั่วประเทศอาจไม่ได้รับข้อมูลที่ถูกต้อง เหมาะสม จึงควรมีการปรับปรุงมาตรฐาน โดยเห็นสมควรให้มีการพิจารณาทบทวนทุก 3-5 ปี เพื่อให้ทุก องค์กรปกครองส่วนท้องถิ่นได้มีมาตรฐานและแนวทางปฏิบัติไปในทิศทางเดียวกัน

เกณฑ์การประเมินมาตรฐานสะพาน

ลำดับ	รายละเอียด/กรอบตัวชี้วัด	ขั้น พื้นฐาน	ขั้น พัฒนา	
1	โครงการก่อสร้างสะพานได้มีการศึกษาถึงความเหมาะสมเรียบร้อยแล้ว	✓		
2	โครงการก่อสร้างสะพานได้มีการจัดลำดับความสำคัญตามหลักเกณฑ์ อาทิ เกณฑ์ด้านเศรษฐกิจสังคม ด้านวิศวกรรม เป็นต้น เพื่อให้เกิดความคุ้มค่าต่อการลงทุน		✓	
3	โครงการก่อสร้างสะพานมีภาคประชาชนเข้าไปมีส่วนร่วม ในการพิจารณาวางแผน ก่อนการก่อสร้าง	✓		
4	การก่อสร้างสะพาน มีการประสานหน่วยงานที่เกี่ยวข้องในการดำเนินการ	✓		
5	ก่อนการก่อสร้าง มีการดำเนินการตรวจสอบรายละเอียดของโครงการ อาทิ แนวลำน้ำ การไหลของน้ำที่ตัดผาน การเชื่อมโยงของถนน หลักทางวิศวกรรม เป็นต้น	✓		
6	ลักษณะของสะพานที่ก่อสร้างเหมาะสมกับสภาพทำเลและภูมิประเทศ เช่น ในบริเวณที่เป็นลำน้ำในจุดที่แคบที่สุดหรือ ไขว้ฐานรากที่เหมาะสมกับพื้นที่ เป็นต้น	✓		
7	ในการออกแบบก่อสร้างสะพาน มีองค์ประกอบอื่นๆ ที่เหมาะสม เช่น มีโครงสร้างป้องกันตอมอทรุด มีคาน คองกรีตป้องกันเชิงลาดริมตลิ่ง เป็นต้น	✓		

ลำดับ	รายละเอียด/กรอบตัวชี้วัด	ขั้น พื้นฐาน	ขั้น พัฒนา	
8	การก่อสร้างสะพานมีการกำหนดบุคลากรรับผิดชอบเหมาะสมกับงานแต่ละขั้นตอน เช่น การออกแบบประมาณการ การควบคุมงาน การตรวจรับงาน และการบำรุงรักษา	✓		
9	ในการก่อสร้างสะพาน ขาดผู้ควบคุมงาน ได้ควบคุมงานสม่ำเสมอ และดำเนินการตามแนวปฏิบัติอย่างถูกต้อง	✓		
10	ในการตรวจรับงานก่อสร้าง ควรจะมีวิศวกรโยธา อย่างน้อย 1 คน ร่วมเป็นกรรมการตรวจรับ	✓		
11	การตรวจรับ/ตรวจการจ้างงานก่อสร้างสะพานคณะกรรมการตรวจรับงานได้ดำเนินการตรวจรับตามระเบียบพัสดุฯ อย่างเคร่งครัด	✓		
12	มีการตรวจสอบประจำ ซึ่งเป็นการตรวจสอบเพื่อให้ได้ข้อมูลความเสียหาย และการเสื่อมในโครงสร้างหลักของสะพาน	✓		
13	มีการตรวจสอบพิเศษ ซึ่งเป็นการตรวจสอบด้วยวิธีที่ละเอียดกว่า หลังจากที่ได้ตรวจสอบประจำแล้ว	✓		
14	มีการตรวจสอบฉุกเฉิน เมื่อมีเหตุที่ไม่ได้คาดหมายที่เกิดขึ้นกับสะพาน เช่น อุบัติเหตุหรือภัยธรรมชาติ	✓		

ลำดับ	รายละเอียด/กรอบตัวชี้วัด	ขั้น พื้นฐาน	ขั้น พัฒนา	
15	การปฏิบัติงานตรวจสอบสะพาน ควร จะดำเนินการโดยทีมการตรวจสอบซึ่ง ประกอบด้วย เจ้าหน้าที่อย่างน้อย 2 คน คือ ช่าง และพนักงานขับรถ	✓		
16	มีแบบฟอร์มพร้อมข้อมูลสะพานที่ ชำรุด เสียหาย เพื่อประกอบการซ่อมแซม ปรับปรุงสะพานให้สามารถใช้ได้อย่าง แข็งแรง และมีประสิทธิภาพ		✓	
17	มีการจัดทำแผนงบประมาณซ่อมบำรุง เป็นประจำปีทุกปี		✓	
18	มีการบำรุงรักษาสะพานทั้ง 3 ประการ คือ - การบูรณะ - การเสริมความแข็งแรง - การปรับปรุง		✓	
19	มีการสำรวจสะพานที่มีอยู่เพื่อรวบรวม จัดทำเป็นทะเบียนประวัติโครงสร้าง สะพาน และสวนประกอบอื่นๆ	✓		
20	มีการขึ้นทะเบียนสะพานที่ก่อสร้างใหม่ ขององค์กรปกครองส่วนท้องถิ่น	✓		

ภาคผนวก

องค์กรปกครองส่วนท้องถิ่น.....

ใบแจ้งการปฏิบัติงานประจำวันงานก่อสร้าง.....

ประจำวันที่เดือนพ.ศ.

รายการที่	รายละเอียดงาน	สถานที่	ผู้ควบคุมงาน	เวลา	หมายเหตุ

เสนอ.....

ผู้เสนอ.....

ขอเสนอ/ ความเห็น

.....

.....

.....

.....

.....

องค์กรปกครองส่วนท้องถิ่น.....

บันทึกการตอกเสาเข็ม

โครงการ.....

สถานที่ก่อสร้าง.....

เจ้าของโครงการ.....ผู้ควบคุมการตอก.....

ผู้รับจ้าง.....ผู้ควบคุมการตอก.....

ขนาดเสาเข็ม.....ม. ความยาว.....ม. จำนวนทั้งสิ้น.....ต้น หมอนรองหนา.....ซม.

บันจันหมายเลข.....ความสูง.....ม. ลูกตุ้มหนัก.....ตัน ยกสูง.....ซม.

กำหนดให้ตอกถึงระดับ.....เสาสูงหลักยาว.....ม. เจาะนำขนาด.....ลิท.....ม.

ผลิตภัณฑ์ของ.....วันที่ตอก.....

ลำดับการตอกเสาเข็ม			1	2	3	รูปผังเสาเข็ม	
ตำแหน่งฐานราก							
รหัสของเสาเข็ม							
วันที่หล่อ							
เวลาที่เริ่มตอกเสาเข็ม							
เวลาที่ตอกเสาเข็มแล้ว เสร็จ							
ระยะเสาเข็ม	ด้วยน้ำหนักเสาเข็ม						
จม							
	ด้วยน้ำหนักลูกตุ้ม						
จำนวนครั้งที่ตอก ต่อระยะเข็ม 25 ซม.	ความยาวเสาเข็มบนโต๊ะทดสอบดิน	11.25~11.50					
		11.50~11.75					
		11.75~12.00					
		12.00~12.25					
		12.25~12.50					
		12.50~12.75					
		12.75~13.00					
		13.00~13.25					
		13.25~13.50					
		13.50~13.75					
		13.75~14.00					ระดับพื้นดิน
	ความลึกเสาเข็มจากพื้นดิน	14.00~14.25				หมายเหตุ	
		14.25~14.50					
		14.50~14.75					
		14.75~15.00					
		15.00~15.25					
		15.25~15.50					
		15.50~15.75					
ตอกนับ 10 ครั้งสุดท้าย	ครั้งที่ 1						
	ครั้งที่ 2						
	ครั้งที่ 3						
การระดับที่ตอกได้	PILE TOP						
	PILE TIP						

การระดับที่กำหนด (PILE CUT OFF)						
เหลือความยาวเสาเข็มสุทธิ (ม.)						
ศูนย์เสาเข็มเมื่อตอกแล้วเสร็จ	แนวแกน X					
	แนวแกน Y					

องค์กรปกครองส่วนท้องถิ่น.....

แบบฟอร์มรายงานประจำวันงานก่อสร้าง.....

ประจำวันที่เดือนพ.ศ.

ชื่อโครงการ.....

ที่ตั้งโครงการก่อสร้าง.....ชวง กม.-กม.

ตำบล.....อำเภอ.....จังหวัด.....

สัญญาจากเลขที่ลงวันที่เดือน.....พ.ศ.

เริ่มสัญญาวันที่.....เดือน.....พ.ศ.สิ้นสุดสัญญาวันที่.....เดือนพ.ศ.

ผู้รับจ้าง (หัก. / บริษัท).....

ลักษณะดินฟ้าอากาศ.....

งานที่ปฏิบัติ.....

ปัญหาอุปสรรค

ลงชื่อ.....ตัวแทนผู้รับจ้าง

(.....)

ลงชื่อ.....ช่างควบคุมงาน

(.....)

ตำแหน่ง.....

	แบบฟอร์มการเก็บข้อมูลสะพานที่เสียหาย วันที่ทำการสำรวจข้อมูล..... ผู้บันทึกข้อมูล..... รายละเอียดสะพาน.....
..... 	
ประเภทสะพาน	☐ Slab Type ☐ Plank Girder Type ☐ อื่นๆ
ประเภทความเสียหาย	
การซ่อมแซม	☐ ปกติ ☐ ตามกำหนดเวลา ☐ พิเศษ ☐ฉุกเฉิน
กำหนดระยะเวลาซ่อมแซม.....	
รายละเอียดเพิ่มเติม.(วิธีการซ่อมบำรุงกำหนดเวลาซ่อมแซม)..... 	

แบบฟอร์มรูปถ่ายสะพานที่ได้รับความเสียหาย
รูปเลขที่
รูปเลขที่
รายละเอียดเพิ่มเติม.....