



ระบบระบายน้ำเสียและน้ำฝนจากชุมชน แบ่งได้เป็น 3 ประเภท ได้แก่ (ก) ระบบท่อระบายน้ำเสีย : จะออกแบบให้สามารถรับน้ำเสียจากชุมชน เขตพาณิชย์และอุตสาหกรรม รวมทั้งน้ำไหลรั่วเข้าท่อ (inflow & infiltration ,I/I), (ข) ระบบท่อระบายน้ำฝน : ออกแบบให้รับน้ำฝนโดยไม่รวมน้ำเสียใดๆ เข้ามาร่วมด้วย และ(ค) ระบบท่อระบายน้ำร่วม : ออกแบบให้รับน้ำจากชุมชนหนึ่งๆ ทั้งหมด ทั้งน้ำเสียและน้ำฝนรวมเข้าด้วยกัน

3.1 หลักการออกแบบระบบระบาย

การออกแบบระบบระบายที่ดีก็คือการจัดการและก่อสร้างระบบที่สามารถระบายน้ำให้ออกไปได้หมดที่ภาวะอัตราน้ำสูงยอดที่คาดการณ์ไว้โดยไม่เป็นอุปสรรค รวมทั้งสามารถทำให้น้ำไหลในเส้นท่อด้วยความเร็วที่ล้างท่อโดยตัวเอง (self cleansing velocity) ได้ และไม่มีสิ่งตกค้างในท่อ การออกแบบท่อทั้ง 3 ประเภท นิยมใช้สูตรหรือสมการของแมนนิ่งมากกว่าสูตรอื่นๆ สูตรของแมนนิ่งมีดังนี้

$$Q = AR^{(2/3)}S^{(1/2)}/n \quad \dots 3.1$$

$$V = R^{(2/3)}S^{(1/2)}/n \quad \dots 3.2$$

$$R = A/P \quad \dots 3.3$$

โดยที่

- Q = อัตราการไหล (ลบ.ม./ชม.)
- A = พื้นที่หน้าตัด (ตร.ม.)
- R = ไฮดรอลิก เรเดียส (ม.)
- S = ความลาดชัน (ม./ม.)
- n = สัมประสิทธิ์ของแมนนิ่ง
- V = ความเร็ว (ม./วินาที)
- P = เส้นรอบรูปที่เปียก (ม.)

ส่วนแนวความคิดเรื่องพลังงานในการระบายนั้นวิศวกรควรจัดให้ใช้พลังงานให้น้อยที่สุดในการผลักดันน้ำให้ไหลและยังคงต้องให้มีความเร็วในท่อเพียงพอที่จะทำการล้างท่อได้ด้วยตัวมันเอง

ข้อมูลต่าง ๆ ที่ควรคำนึงถึงมีดังนี้

3.1.1 ความเร็วการไหลทั้งต่ำสุดและสูงสุด

ความเร็วต่ำสุดและสูงสุดเป็นปัญหาที่ต้องคำนึงถึงในการออกแบบระบบระบายน้ำเสียหรือระบบระบายน้ำร่วม ส่วนในกรณีท่อน้ำฝนจักคำนึงถึงความเร็วสูงสุดเพียงอย่างเดียวโดยปกติความเร็วต่ำสุดที่ไหลในเส้นท่อควรเพียงพอที่จะป้องกันการตกตะกอนจมตัวในเส้นท่อ

การออกแบบท่อเพื่อให้เกิดความเร็วต่ำสุดที่ต้องการ ควรใช้ข้อมูลอัตราน้ำเสียสูงสุด (ไม่รวมน้ำฝน) ที่คาดว่าจะเกิดขึ้นในช่วงต้นๆ ของโครงการ อันจะน้อยกว่ากรณีเมื่อสิ้นสุดโครงการ ซึ่งอาจเป็น 20 - 30 ปีข้างหน้า ความเร็วของการไหลในส่วนที่ขีดหรือใกล้ท่อถือเป็นความเร็วที่จะชะเอาสารที่จมตัวและตกตะกอนอยู่ให้กระจายพุ่งขึ้นมาซึ่งควรมีค่าอย่างต่ำประมาณ 0.3 ม./วินาที แต่ถ้าไม่ต้องการให้พวกกรวดทรายจมตัวลง จักต้องใช้ความเร็วเฉลี่ยถึง 0.75 ม./วินาที ในภูมิภาคเขตร้อนควรจะใช้ความเร็วเท่ากับหรือมากกว่า 0.9 ม./วินาที เพื่อป้องกันการเกิดก๊าซไข่เน่า (1)

ความเร็วสูงสุดจักเกิดขึ้นเมื่อมีน้ำไหลด้วยอัตราสูงสุดในระบบท่อน้ำฝนอัตรานี้คืออัตราสูงสุดของน้ำไหลนองที่ความถี่ฝนที่เลือกมารวมกับอัตราน้ำรั่วเข้าท่อ แต่ในระบบน้ำเสียอัตรานี้เท่ากับอัตราไหลสูงสุดประจำชั่วโมงของน้ำเสียที่เกิดจากประชากรเมื่อสิ้นสุดระยะเวลาออกแบบของโครงการรวมกับอัตราน้ำรั่วเข้าท่อและปริมาณน้ำทิ้งจากโรงงานอุตสาหกรรม ส่วนระบบรวมอัตรานี้คืออัตราสูงสุดของทั้งสองประเภทข้างต้นรวมกัน

ในระบบน้ำเสียที่มีปริมาณน้ำเสียไหลมากและต่อเนื่อง มักออกแบบความเร็วสูงสุดไม่เกิน 3 ม./วินาที ส่วนระบบระบายน้ำฝนซึ่งมีปริมาณน้ำไหลมากเป็นระยะๆ ขึ้นอยู่กับฤดูกาลและความถี่ฝน ก็อาจใช้ความเร็วสูงสุดในการออกแบบได้สูงกว่าความเร็วสูงสุดในกรณีน้ำไหลอย่างต่อเนื่องได้มาก

3.1.2 ขนาดต่ำสุดของท่อ

ขนาดต่ำสุดของท่อที่พึงใช้ในการระบายน้ำเสียกำหนดว่าเท่ากับ 200 มม. เหตุผลคือการป้องกันการอุดตันในท่อ ส่วนท่อที่ต่อจากอาคารนั้นขนาดที่นิยมใช้กันมากที่สุดได้แก่ ขนาด 150 มม.

3.1.3 ความลึกของการวางท่อ

ท่อที่วางควรอยู่ในระดับลึกพอที่จะรับน้ำเสียจากชั้นล่างของอาคาร และลึกพอที่จะรับน้ำหนักจราจรและแรงกระแทกได้ ปกติใช้ระดับดินคลุมต่ำสุดไม่ต่ำกว่า 0.30-0.40 ม. สำหรับโครงการขนาดเล็กๆ แต่ถ้าต้องการหาระดับที่ควรให้ถูกต้องจริงๆ ก็อาจหารายละเอียดได้จากเอกสารของผู้ผลิตท่อ

3.1.4 การเลือกความลาดของท่อ (1)

การเลือกความลาดของท่อมักมีการเลือกเทียบกับความลาดของถนนได้ดังตารางที่ 3.1

3.2 ปริมาณน้ำที่ใช้คำนวณระบบท่อ

ในการออกแบบระบบระบายน้ำนั้นส่วนที่สำคัญที่สุดคือการกำหนดปริมาณน้ำไหลนั่นเอง จากการศึกษาแยกประเภทของการระบายน้ำออกเป็น 3 ประเภทใหญ่ ๆ ก็จะสามารถแบ่งประเภทของปริมาณน้ำที่ใช้ออกแบบตามประเภทของการระบายน้ำได้ 3 ประเภทเช่นกัน กล่าวคือ (ก) ปริมาณน้ำเสียชุมชน (ข) ปริมาณน้ำฝน และ (ค) ปริมาณน้ำรวม

3.2.1 ปริมาณน้ำเสียชุมชน

น้ำเสียจากชุมชนที่ระบายออกในแต่ละวันปกติจะน้อยกว่าน้ำใช้เล็กน้อย ประมาณ 60 - 80 % ของน้ำใช้ อัตราการไหลขึ้นอยู่กับแปรผันของปริมาณน้ำเสีย และการแปรผันของปริมาณน้ำใช้ขึ้นอยู่กับฤดูกาล รวมทั้งแต่ละวันในสัปดาห์ และแต่ละชั่วโมงในแต่ละวัน

ตารางที่ 3.1 ความลาดของท่อระบายเทียบกับความลาดของถนน (1)

ความลาดของถนน	ความลาดของท่อที่ควรออกแบบ
1. ลาดน้อยกว่าความลาดต่ำสุดที่ต้องการหรือวางท่อย้อนความลาดถนน	- ให้ใช้ความลาดต่ำสุดที่คำนวณได้
2. ชันกว่าความลาดต่ำสุด แต่ลาดน้อยกว่าความลาดสูงสุดที่คำนวณได้	- ถ้าบ่อตรวจระบายชุดบนมีดินโคลนหรือลิกเพียงพอแล้วให้วางท่อตามความลาดถนน - ถ้าบ่อตรวจชุดบนลิกมากกว่าความลิกของดินโคลนต่ำสุดที่ต้องการ ให้วางท่อให้บ่อตรวจตัวล่างมีดินโคลนพอ แต่ถ้าการกระทำเช่นนี้ทำให้ความลาดน้อยกว่าความลาดต่ำสุดก็ใช้ความลาดต่ำสุดแทน
3. ชันกว่าความลาดสูงสุดที่คำนวณได้	- ถ้าบ่อตรวจชุดบนมีดินโคลนพอ ให้วางท่อให้บ่อตรวจชุดล่างมีดินโคลนพอด้วย โดยกดบ่อตรวจชุดบนลงให้ต่ำและใช้ความลาดสูงสุดที่คำนวณได้ - ถ้าบ่อตรวจชุดบนลิกกว่าความลิกของดินโคลนต่ำสุดให้วางท่อให้บ่อตรวจชุดล่างมีดินโคลนพอด้วย แต่ถ้าทำเช่นนี้แล้วทำให้ความลาดมากกว่าความลาดสูงสุด ก็ให้ใช้ความลาดสูงสุดและกดบ่อตรวจชุดบนลง

ในฤดูร้อนจะมีการใช้น้ำมากกว่าฤดูหนาว ในขณะที่การใช้น้ำช่วงสุดสัปดาห์อาจมากกว่าในวันทำการ

อัตราแปรผันของความต้องการใช้น้ำในลักษณะนี้มีผลกระทบต่ออัตราน้ำเสียที่ไหลอยู่ในท่อระบาย น้ำเสียที่ไหลอยู่ในท่อจะมีปริมาณมากบ้างน้อยบ้างขึ้นอยู่กับเวลาแต่ละ

วัน นอกจากนี้ยังขึ้นอยู่กับว่าเป็นวันใดของสัปดาห์ด้วย ถ้าที่ระบายน้ำเสียได้รับการออกแบบไว้ที่เพียงอัตราน้ำไหลเฉลี่ยขนาดหนึ่ง เมื่อปริมาณน้ำน้อยกว่าที่ออกแบบก็อาจเกิดการตกตะกอนในเส้นท่ออันจะไม่มีผลทำให้เกิดก๊าซไข่เน่า ทำให้ท่ออุดตันและอายุการใช้งานลดลง ในทางตรงข้ามถ้าอัตราน้ำไหลมากกว่าที่ออกแบบไว้ ความเร็วของน้ำที่ไหลในท่ออาจมีมากเกินไปซึ่งจะทำให้ท่อสึกกร่อน เนื่องจากการขัดสีของกรวดทรายที่มีอยู่ในน้ำกับผิวท่อ ทำให้อายุการใช้งานน้อยลงกว่าที่ควรอีกได้เช่นกัน

ในชุมชนขนาดเล็กโดยเฉพาะในชนบทที่มีการจ่ายน้ำเป็นเวลา จะมีอัตราแปรผันของการใช้น้ำได้มาก น้ำจะไหลอยู่ในท่อในช่วงคาบเวลาสั้นๆ และความแตกต่างของการใช้น้ำสูงสุดและต่ำสุดจากค่าเฉลี่ยก็จะมีค่ามากกว่าที่เกิดขึ้นในเมืองใหญ่ ดังนั้นจึงมีการกำหนดอัตราการแปรผันของน้ำเสียด้วยข้อกำหนดค่าหนึ่งได้แก่ ค่า peak factor (PF) หรืออัตราส่วนของน้ำสูงสุดหรือต่ำสุดเทียบกับอัตราไหลเฉลี่ย Fair, Geyer and Okun ได้ให้ข้อเสนอสำหรับอัตราดังกล่าว ดังแสดงในตารางที่ 3.2

ตารางที่ 3.2 อัตราสูงสุดและต่ำสุดของน้ำใช้ในชุมชน (1)

อัตราน้ำใช้สูงสุดแต่ละวัน	= 2 x อัตราน้ำใช้เฉลี่ยประจำวัน
อัตราน้ำใช้สูงสุดแต่ละชั่วโมง	= 3 x อัตราน้ำใช้เฉลี่ยประจำวัน
อัตราน้ำใช้ต่ำสุดแต่ละวัน	= 2/3 x อัตราน้ำใช้เฉลี่ยประจำวัน
อัตราน้ำใช้ต่ำสุดแต่ละชั่วโมง	= 1/3 x อัตราน้ำใช้เฉลี่ยประจำวัน

ส่วนอัตราน้ำใช้ของชุมชนจะเป็นเท่าไรนั้น ขึ้นอยู่กับมาตรฐานการครองชีพเป็นสำคัญ อัตราการใช้น้ำของประเทศอุตสาหกรรมอยู่ในช่วง 30๖-4๐๐ ลตคว. (ลิตรต่อคนต่อวัน) และประมาณ 1๐๐-2๐๐ ลตคว. สำหรับชุมชนขนาดเล็กหรือในประเทศกำลังพัฒนาซึ่งมีข้อมูลที่เชื่อถือได้อยู่น้อยมาก ส่วนประชากรในประเทศไทยใช้อัตราน้ำใช้ประมาณ 6๐-25๐ ลตคว. ขึ้นอยู่กับขนาดของกลุ่มประชากร

ในการออกแบบที่ระบายน้ำเสีย จำต้องเพื่อสำหรับระบายน้ำที่รั่วไหลเข้ามาในท่อโดยไม่เจตนาด้วย ซึ่งอาจไหลผ่านท่อแตก รอยต่อเสื่อมสภาพหรือท่อไว้ไม่ดี บ่อตรวจะระบายชำระ หรือฝาบ่อตรวอยู่ต่ำกว่าระดับถนน ฯลฯ

ในสหรัฐได้มีการกำหนดไว้คร่าวๆ ว่า ให้ออกแบบระบบระบายน้ำเสียโดย
เมื่อสำหรับน้ำรั่วเข้าที่ดังนี้ (1)

กรณี ก) 5-50 ลบ.ม./เอคทาร์-วัน, เฉลี่ย 20

กรณี ข) 12-240 ลบ.ม./วัน-กม.ต่อระบาย โดยรวมน้ำรั่วจากท่อส่วนต่อเข้าบ้านด้วยแล้ว, เฉลี่ย
70

กรณี ค) 0.5-5 ลบ.ม./กม.ต่อ-ชม. เส้นผ่าศูนย์กลาง (เฉลี่ย 2.5) บวกกับอีกประมาณ 400
ลิตร/บ่อตรวจระบาย

3.2.2 ปริมาณน้ำฝน

การประมาณปริมาณน้ำฝนเพื่อประกอบการออกแบบระบบที่ระบายน้ำนั้นทำได้
ยากมาก ด้วยเหตุผลหลายประการ ประการแรกได้แก่ อัตราและปริมาณน้ำฝนเองที่มีการเปลี่ยนแปลง
ในทุกฤดูและทุกปี ประการต่อไปได้แก่ พื้นที่ผิวที่ฝนตกลงไปนั้นมีขีดความสามารถในการอุ้มน้ำ
และให้น้ำไหลซึมลงดินไม่เท่ากัน รวมทั้งปริมาณน้ำที่ระเหยทั้งโดยธรรมชาติและผ่านต้นไม้มีค่าไม่คง
ที่

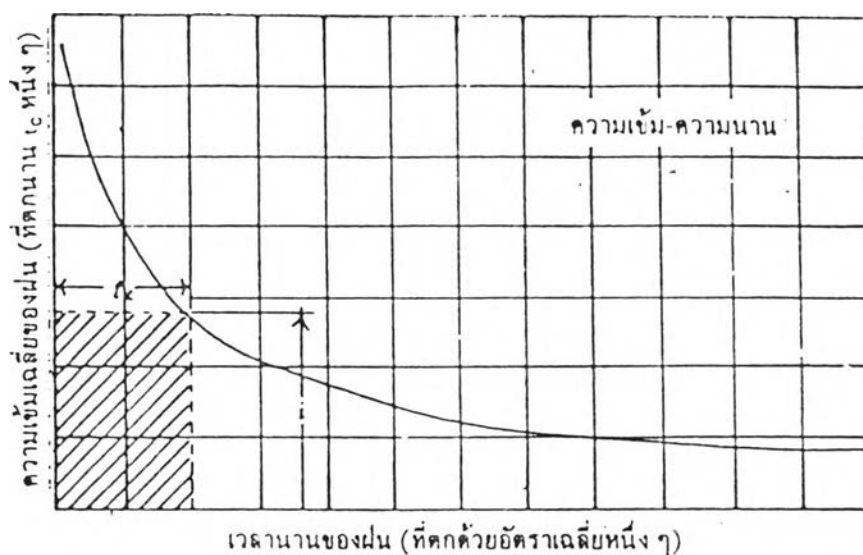
หลักการในการประมาณปริมาณน้ำไหลนองมีวิธีการทำโดยกำหนดให้ปริมาณน้ำ
ไหลนองมีความสัมพันธ์กับปริมาณน้ำฝนโดยตรง โดยเป็นสัดส่วนกับปริมาณฝนที่ตกลงบนพื้นที่ที่คำนึงถึง
ซึ่งนิยมเรียกว่า วิธีเรซันแนล หรืออาร์เอ็ม

การหาปริมาณฝนหาได้จาก ความเข้ม ความนาน และความถี่ของฝน แต่
วิศวกรผู้ออกแบบต้องระลึกไว้เสมอว่า ความเข้มและความนานของฝนที่ว่าเป็นลักษณะของฝนห่า
หนึ่งเท่านั้น มิใช่เป็นอัตราการไหลนอง (runoff) เข้าที่ระบาย ความสัมพันธ์ของความเข้ม
เฉลี่ยของฝนกับความนานของเวลาที่นับว่าฝนตก (t_c , time of concentration) แสดงได้
ดังในรูป 3.1 ความสัมพันธ์ของฝนในลักษณะนี้จึงต้องสร้างขึ้นสำหรับเฉพาะแห่ง วิธีการวิเคราะห์
และสร้างสมการแสดงความสัมพันธ์ แสดงได้ดังในรูป 3.1

สมการที่ใช้แทนเส้นโค้งตามรูปที่ 3.1 ที่ดีที่สุด มักอยู่ในรูปของ (1)

$$i = cT^m / (t+d)^n \quad \dots 3.4$$

- โดยที่ i คือความเข้มฝน (มม./ชม.)
 T คือความถี่ฝน (ปี)
 t คือช่วงเวลาฝนตก (นาที)
 และ c, d, m, n เป็นค่าคงที่สำหรับพื้นที่บริเวณหนึ่งๆ



รูปที่ 3.1 ความสัมพันธ์ระหว่างความเข้มและความนานของฝนหนึ่งๆ (1)

ในกรณีที่เลือกฝนเฉพาะความถี่หนึ่งๆ สูตรดังกล่าวลดรูปได้เป็น

$$i = a / (t+b)^k \quad \dots 3.5$$

โดย $a = cT^m$

ในขณะเดียวกันฝนที่ตกในที่หนึ่งๆ จักไม่เท่ากันในทุกๆ ปี ขึ้นอยู่กับความถี่ของฝนห่าใหญ่ที่พียงมีในท้องที่นั้นๆ ฝนที่ตกใหญ่ในรอบ 100 ปี ย่อมมีขนาดใหญ่กว่าฝนห่าใหญ่ในรอบ 5 ปี (ดูรูปที่ 3.2)

โดยธรรมชาติ ฝนที่ตกห่าใหญ่มากเป็นพิเศษมักไม่เกิดขึ้นเป็นประจำทุกปี ฝนยิ่งห่าใหญ่ก็ยิ่งมีความถี่เนิ่นนานออกไป ฝนความถี่ 100 ปี จักมีความเข้มมากกว่าฝนความถี่ 20 ปี และฝน 5 ปีตามลำดับ

การหาอัตราน้ำไหลนองสูงสุดในที่ระบายหาได้จากสูตรต่อไปนี้

$$Q = CiA / 1000 \quad \dots 3.6$$

- โดย
- Q คืออัตราน้ำไหลนองสูงยอดในท่อระบาย (ลบ.ม./ชม.)
 - C เป็นสัมประสิทธิ์ของการไหลนอง
 - i คือความเข้มเฉลี่ยของฝน (มม./ชม.)
 - A เป็นพื้นที่ที่จะระบายน้ำออก (ตร.ม.)

สัมประสิทธิ์ของการไหลนองหรือค่า C เป็นตัวแปรที่ถูกกำหนดให้เป็นค่าคงที่สำหรับภาวะการหนึ่งๆ เพื่อนำไปหาอัตราการไหล มีค่าต่างๆ ดังแสดงในตารางที่ 3.3 และตารางที่ 3.4 ตามลำดับ ค่าสัมประสิทธิ์ดังกล่าวนี้ใช้ได้เฉพาะกับฝนความถี่ 5 - 10 ปีเท่านั้น ถ้าฝนความถี่ต่ำและมีความเข้มสูงกว่านี้ต้องใช้ค่า C ที่สูงขึ้น (1)

สัมประสิทธิ์การไหลนองขึ้นอยู่กับความลาดของพื้นที่ผิวด้วย รูปที่ 3.3 แสดงการหาสัมประสิทธิ์ดังกล่าว สำหรับพื้นที่ลักษณะต่างๆ ที่มีความลาดต่างกัน (1) นอกจากนี้สัมประสิทธิ์การไหลนองยังขึ้นอยู่กับความอิ่มน้ำของดินด้วย ความสัมพันธ์ระหว่างสัมประสิทธิ์การไหลนองกับเวลานับจากฝนตกดูได้จากรูปที่ 3.4

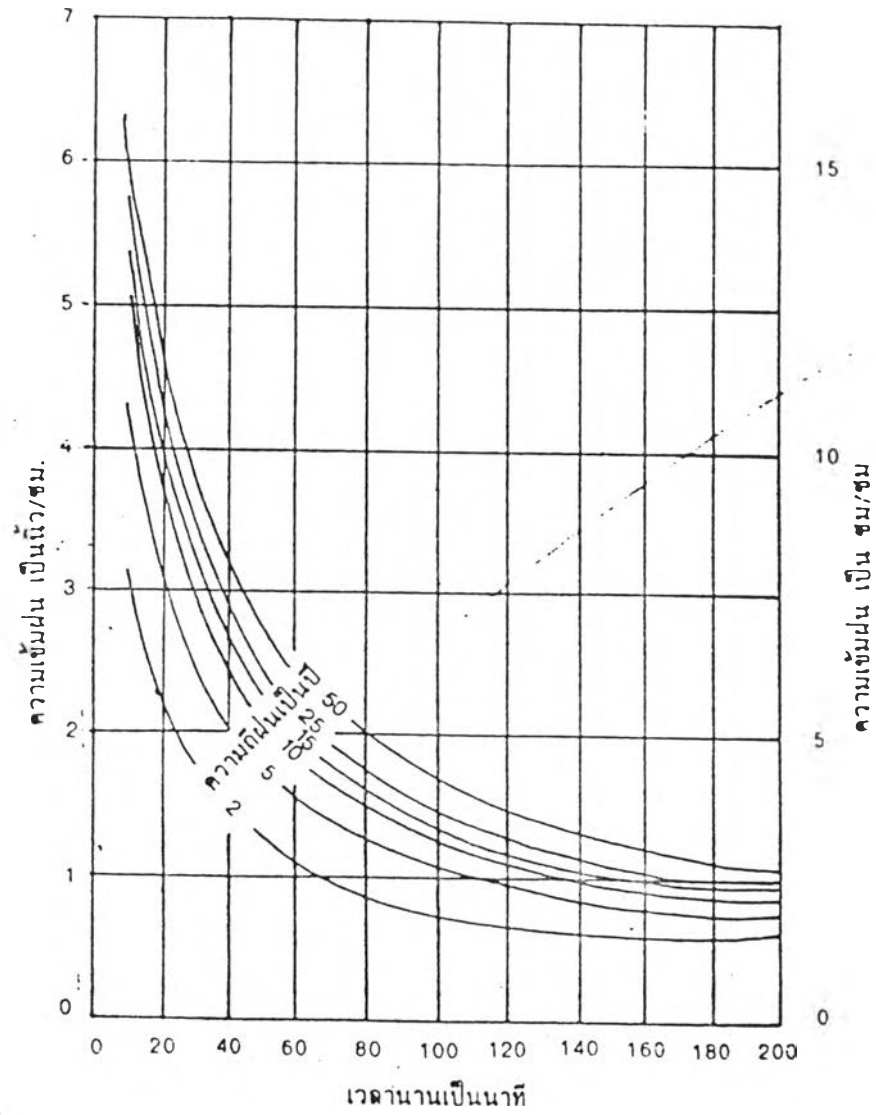
3.2.3 ปริมาณน้ำรวม

เป็นการรวมเอาน้ำทั้งสองประเภทมาไว้ด้วยกัน โดยค่าอัตราไหลสูงสุดในกรณีนี้เป็นผลรวมของค่าปริมาณน้ำฝนรวมกับค่าอัตราการไหลสูงสุดของน้ำเสียจากชุมชน ส่วนค่าอัตราการไหลต่ำสุดนั้นยังคงเท่ากับอัตราการไหลต่ำสุดของระบบระบายน้ำเสียจากชุมชนเพียงค่าเดียว

3.3 การออกแบบท่อระบายน้ำ

การออกแบบท่อระบายน้ำนี้ ผู้ออกแบบต้อง

1. ทำการศึกษาขั้นตอนของโครงการ
2. พิจารณาข้อปดภัยย่อยสำหรับการออกแบบและเลือกข้อมูลและข้อกำหนดกฎเกณฑ์ที่มีอยู่มากมายและกระจัดกระจายมาใช้สำหรับการออกแบบของโครงการโดยเฉพาะ
3. ออกแบบท่อ ซึ่งรวมทั้งการออกแบบระบบ การวางผังตลอดไปถึงการออกแบบท่อแต่ละสาย รวมทั้งการออกแบบจุดน้ำเข้าระบบระบายด้วย
4. เตรียมรูปแบบและเอกสารประกอบ



รูปที่ 3.2 ตัวอย่างความสัมพันธ์ของความชื้น ความนาน และความถี่ของฝนหน้าหนึ่ง (1)

ตารางที่ 3.3 สัมประสิทธิ์ของการไหลนองของพื้นที่ใช้สอยต่างๆ (1)

ลักษณะการใช้สอยของพื้นที่	สปส. การไหลนอง
เขตธุรกิจ	
หนาแน่น	0.70 - 0.95
รอบๆ บริเวณธุรกิจ	0.50 - 0.70
เขตที่นักอาศัย	-
ครอบครัวเดี่ยว	0.30 - 0.50
หลายครอบครัว, แยกกัน	0.40 - 0.60
หลายครอบครัว, ติดกัน	0.60 - 0.75
เขตที่นักอาศัย (ชานเมือง)	0.25 - 0.40
เขตอพาร์ทเมนท์	0.50 - 0.70
เขตอุตสาหกรรม	
เบา	0.50 - 0.80
หนัก	0.60 - 0.90
สวนสาธารณะ	0.10 - 0.25
สวนเด็กเล่น	0.20 - 0.35
สถานีรถไฟ, ชุมทาง	0.20 - 0.35
ที่รกร้าง	0.10 - 0.30

3.3.1 วัสดุและขนาดท่อ

วิศวกรจะออกแบบระบบวิศวกรรมใดๆก็ตามต้องรู้จักวัสดุของที่ใช้ในส่วนที่จะกระทำ ตารางที่ 3.5 แสดงถึงวัสดุและขนาดท่อที่นิยมใช้ทั่วโลก แต่ในประเทศไทยอาจมีไม่ครบ

3.3.2 การออกแบบกรณีน้ไหลเต็มท่อ

ดังที่ได้กล่าวมาแล้วว่า ในปัจจุบันมักนิยมออกแบบท่อโดยใช้สูตรของแมนนิง และใช้ค่า $n = 0.013$ หรือ 0.015 วิธีที่ง่ายที่สุดคือการให้โมโนกราฟ

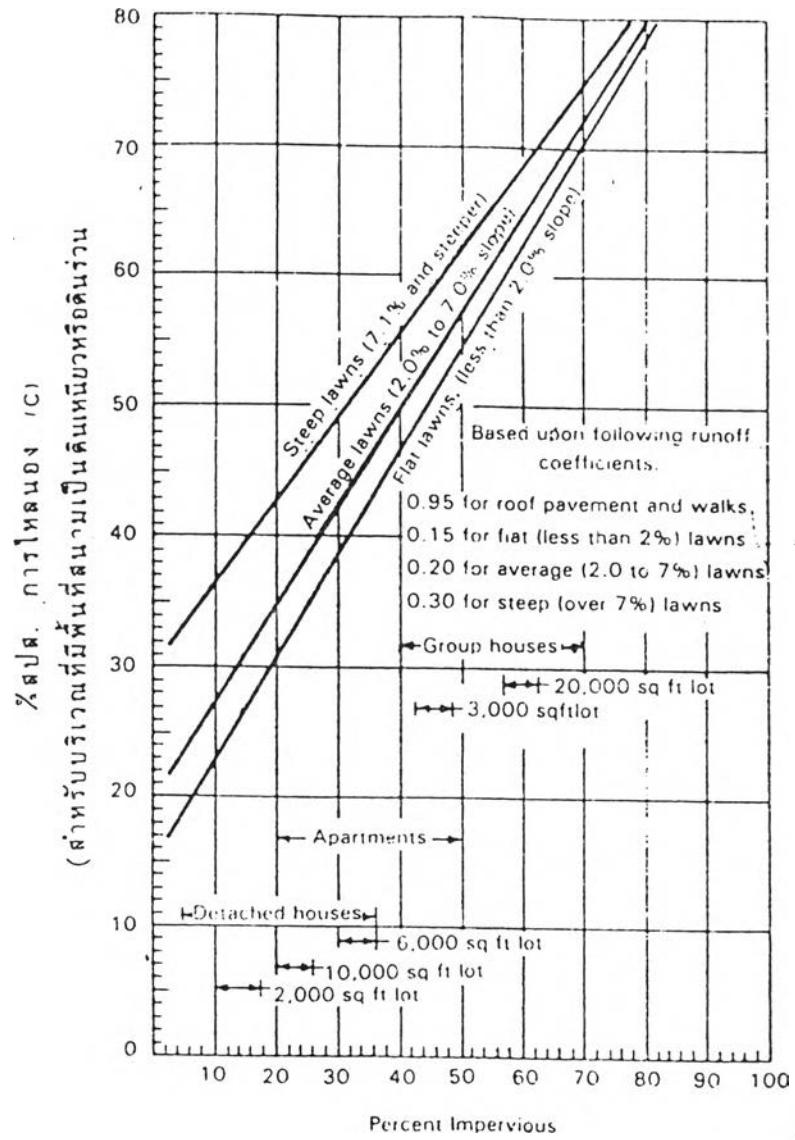
ตารางที่ 3.4 สัมประสิทธิ์การไหลนองของพื้นที่ผิวแบบต่างๆ (1)

ลักษณะพื้นที่ผิว	สปส.การไหลนอง
ส่วนปูพื้น	
ยางมะตอยหรือคอนกรีต	0.70 - 0.95
อิฐ หรือ อิฐตัวหนอน	0.70 - 0.85
หลังคา	0.75 - 0.95
สนาม, ดินทราย	
เรียบ - ลาด 2 %	0.05 - 0.10
ลาด 2 - 7 %	0.10 - 0.15
ชัน, ลาด 7 % ขึ้นไป	0.15 - 0.20
สนาม, ดินแน่น	
เรียบ - ลาด 2 %	0.13 - 0.17
ลาด 2 - 7 %	0.18 - 0.22
ชัน, ลาด 7 % ขึ้นไป	0.25 - 0.35

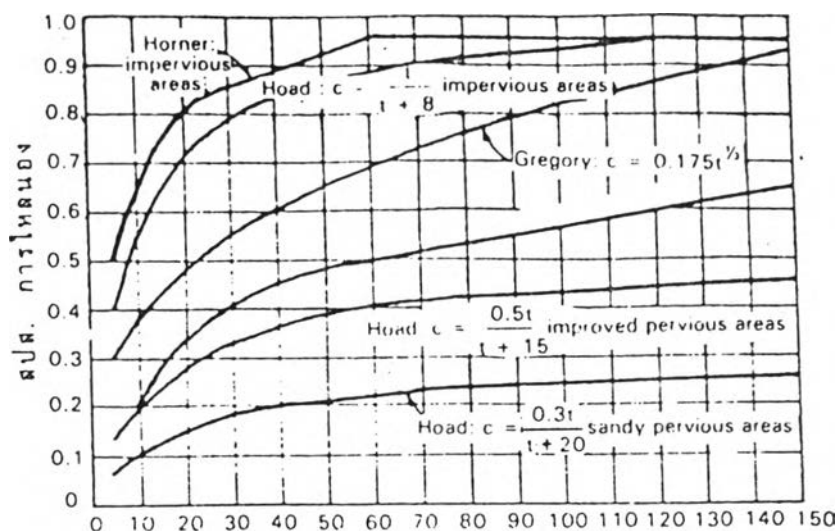
3.3.3 กรณีน้ำไหลไม่เต็มท่อ

โดยทั่วไป ท่อระบายน้ำจักไม่มีน้ำไหลเต็มท่อตลอดเวลา โดยส่วนใหญ่ของเวลาน้ำมักไม่ไหลเต็มท่อ

ขั้นตอนที่วิศวกรพึงใช้ในการออกแบบท่อ สามารถหาได้จากหนังสือ คู่มือการออกแบบระบบระบายน้ำเสียและน้ำฝน โดย รองศาสตราจารย์ ดร. ธงชัย พรรณสวัสดิ์ (1)



รูปที่ 3.3 สัมประสิทธิ์การไหลนองของพื้นที่ลักษณะต่างๆ ที่มีความลาดต่างกัน (1)



เวลานับจากฝนเริ่มตก, นาที

รูปที่ 3.4 การแปรผันของสัมประสิทธิ์การไหลนองที่เวลาต่างๆ นับจากฝนเริ่มตก (1)

ตารางที่ 3.5 วัสดุและขนาดท่อน้ำเสียที่นิยมใช้ (1)

ชนิดท่อ	ขนาด (มม.)	การใช้งาน
ท่อกระเบื้องกระดาด หรือท่อเอซี	100 - 900	น้ำหนักเบา ทนการกัดกร่อนได้ไม่ดี แต่ถ้าผลิตด้วยระบบไอน้ำภายใต้ ความดันสูงอาจใช้กับน้ำเสียที่มี เกลือซัลเฟตสูงได้
ท่อเหล็กเหนียว (ductile)	100 - 1,350	ใช้ในช่วงข้ามคลอง ในกรณีที่ต้อง รับแรงกดมาก ทนกัดกร่อนไม่ดี และไม่ควรฝังในดินเค็ม
ท่อคอนกรีตเสริม เหล็ก	300 - 3,600	นิยมใช้มาก แต่ทนการกัดกร่อนได้ ไม่ดี ใช้ฝังในดินเค็มไม่ดี

ตารางที่ 3.5 วัสดุและขนาดท่อน้ำเสียที่นิยมใช้ (1) (ต่อ)

ชนิดท่อ	ขนาด (มม.)	การใช้งาน
ท่อคอนกรีตอัดแรง (prestressed concrete, PC)	400 - 3,600	เหมาะกับท่อเมนช่วงยาวๆ ที่ไม่มีการบรรจุท่อด้านข้างและไม่ต้องการให้มีการรั่วไหลมาก แต่ทนการกัดกร่อนได้ไม่ดี
ท่อพีวีซี	100 - 375	น้ำหนักเบาแต่แข็งแรง มีความเสียดทานต่ำ ทนการกัดกร่อนได้ดีมาก
ท่อดินเผาเคลือบ (vitrified clay, VC)	100 - 900	นิยมใช้ในต่างประเทศ ทนกรดและด่างได้ แต่เปราะ