

การวิเคราะห์การแจกแจงความถี่ปริมาณน้ำท่วม  
โดยพิจารณาหัวลุ่มน้ำท่วมในภาคเหนือของประเทศไทย

REGIONAL FREQUENCY ANALYSIS OF FLOOD VOLUME

FOR RIVER BASINS IN THE NORTHERN PART OF THAILAND

โดย บุชานารถ ศรีวงศิตานันท์  
วีระพล แต้สมบัติ <sup>1/</sup>  
<sup>2/</sup>

บทคัดย่อ

กราฟแจกแจงความถี่ปริมาณน้ำท่วม จะเป็นต้องใช้ในการคำนวณการฟันน้ำท่วมสำหรับ  
รวมปีที่กันหนดจากข้อมูลน้ำท่า โดยวิธีกราฟหนึ่งหน่วยน้ำท่า การวิเคราะห์การแจกแจงความถี่  
ปริมาณน้ำท่วม โดยพิจารณาหัวลุ่มน้ำท่วม จากสถานีที่มีข้อมูลสถิติน้ำท่ายาวพอสมควรก็เพื่อหา  
วิธีการ หรือรูปแบบสำหรับน้ำท่วมประจำที่ใช้กันลุ่มน้ำที่ยังไม่มีการเก็บข้อมูลน้ำท่า หรือมีข้อมูลแต่  
สถิติสั้น

ข้อมูลที่นำมาใช้ในการศึกษาคือ ข้อมูลปริมาณการไหลรายวัน ของสถานีจำนวน 94  
สถานี ในภาคเหนือของประเทศไทย ซึ่งมีสถิติข้อมูลคงแต่ 10 ถึง 40 ปี และขนาดพื้นที่ลุ่มน้ำ  
ตั้งแต่ 6 ถึง 56,214 ตารางกิโลเมตร

การวิเคราะห์การแจกแจงความถี่ปริมาณน้ำท่วม กระทำโดยการคำนวณหาปริมาณ  
น้ำท่วมสูงสุดรายปี สำหรับช่วงเวลาการไหลต่าง ๆ ตั้งแต่ 1 ถึง 30 วัน จากข้อมูลปริมาณการ  
ไหลรายวันของสถานีศึกษา ต่อไปนับปริมาณน้ำท่วมสูงสุดรายปีของแต่ละสถานีมาทำการวิเคราะห์  
การแจกแจงความถี่ด้วยวิธีกัมเบล จากนั้นจึงนำมาคำนวณพันธ์โดยพิจารณาหัวลุ่มน้ำท่วม ดังต่อ  
ไปนี้คือ (1) ความสัมพันธ์ระหว่างปริมาณน้ำท่วมรายปีเฉลี่ย และพื้นที่ลุ่มน้ำสำหรับช่วงเวลาการ  
ไหลที่กันหนด โดยใช้วิธีการวิเคราะห์แบบรีเกรชัน ได้ความสัมพันธ์ในรูปสมการ  $VM(D) = aA^b$   
และ (2) ความสัมพันธ์ระหว่างอัตราส่วนปริมาณน้ำท่วมในแต่ละรอบปีกับการเกิดชาต่อปริมาณน้ำท่วม  
รายปีเฉลี่ย  $V(T, D)/(VM(D))$  และรอบปีการเกิดชา (T)

ผลการวิเคราะห์โดยแยกเป็นลุ่มน้ำหลัก ปิง วัง ยม น่าน กก สาละวิน และโขง พบว่า  
ความสัมพันธ์ระหว่างปริมาณน้ำท่วมรายปีเฉลี่ยและพื้นที่ลุ่มน้ำ มีค่าสัมประสิทธิ์สหสัมพันธ์ตั้งแต่ 0.90  
ขึ้นไป

1/ กองวิศวกรรม สำนักงานภูมิรูปที่ดินเพื่อการเกษตรกรรม

2/ ภาควิชาวิศวกรรมทรัพยากร่น คณะวิศวกรรมศาสตร์ มหาวิทยาลัยเกษตรศาสตร์ บางเขน

ในการวิเคราะห์ความสัมพันธ์ระหว่างอัตราส่วน  $V(T,D)/VM(D)$  และ ( $T$ )  
พบว่า ช่วงเวลาการไหล ( $D$ ) มีอิทธิพลต่อกำลังของน้ำอยมาก จนสามารถใช้ค่าเฉลี่ยแทนได้

#### ABSTRACT

Frequency curves of flood volume are necessary in the determination of design flood hydrographs of given return periods from streamflow records by using the unit hydrograph technique. Regional frequency analysis of flood volume using long streamflow records of gauged stations are carried out for the purpose of development of method or model for being used in cases of ungauged basins or gauged basins having short record periods.

The data used in this study are daily flow records of 94 stations in the northern part of Thailand. The available record period varies from 10 to 40 years and the watershed area varies from 6 to  $56,214 \text{ km}^2$ .

The frequency analysis of flood volume were carried out by computing the annual maximum flood volume for given flow durations from 1 to 30 days from the daily streamflow records of the studied gauging stations. The Gumbel method was selected for the frequency analysis of the annual maximum flood volume of each station. Further analysis is the regional approach applied for each major river basins aiming the following two relations : (1) relationship between mean annual flood volume and watershed area  $VM(D) = aA^b$  which is derived by using the method of regression analysis, and (2) relationship between ratio of flood volume of given return period to mean annual flood volume ( $V(T,D)/VM(D)$ ) and return period ( $T$ ).

The results of the analysis by considering separately particular major river basins, i.e., Ping, Wang, Yom, Nan, Kok, Salawin, and Mekong, show that the relationships between the mean annual flood volume and watershed area have high correlation coefficients (at least 0.90).

It is encountered from the analysis of the relationships between  $V(T,D)/VM(D)$  and  $T$  that effect of flow duration ( $D$ ) on such relationships are insignificant such that the average values can be adopted.

## ค่าน้ำ

การคำนวณขนาดน้ำท่วมสำหรับการออกแบบอาคารชลศาสตร์ต่าง ๆ สามารถแบ่งออกเป็น 2 ลักษณะ โดยขึ้นอยู่กับงานและวัตถุประสงค์ของอาคาร นอกจากนี้ยังขึ้นกับขนาดของลุ่มน้ำเพ จุดที่พิจารณาด้วย ในลักษณะแรกซึ่ง เป็นกรณีลุ่มน้ำขนาดเล็ก และเป็นงานที่เกี่ยวข้องกับการออกแบบเช่นปริมาณการไหลสูงสุดของน้ำท่วมน้ำจะคำนวณเฉพาะปริมาณการไหลสูงสุด (Flood peak discharge) เท่านั้น ในลักษณะที่สอง เป็นการออกแบบกราฟน้ำท่วม (design flood hydrograph) ซึ่งจะได้ทั้งปริมาณการไหลสูงสุดและปริมาตรน้ำท่วม ซึ่ง เป็นกรณีงานออกแบบของพื้นที่ลุ่มน้ำขนาดใหญ่ และเป็นงานออกแบบอาคารแหล่งน้ำที่เกี่ยวข้องกับปริมาตรน้ำท่วมด้วย เช่น การออกแบบอาคารน้ำล้นของอ่างเก็บน้ำซึ่งจะเป็นต้องใช้หลัก reservoir flood routing จึงจะเป็นต้องคำนวณกราฟน้ำท่วม

การออกแบบกราฟน้ำท่วมสามารถทำได้จากข้อมูลน้ำฝน และข้อมูลน้ำท่า สำหรับการออกแบบกราฟน้ำท่วม จากข้อมูลน้ำฝนโดยการใช้หลักการหนึ่งหน่วยน้ำท่าที่นิยมใช้กันอยู่มีความยุ่งยาก หลายประการ และอาจเป็นผลให้เกิดความคลาดเคลื่อนในการออกแบบได้ ดังนั้นจึงควรใช้เทคนิคกราฟหนึ่งหน่วยน้ำท่า เช่นกัน แต่เป็นการคำนวณจากข้อมูลน้ำท่า ด้วยพิจารณาอบปีการเกิดข้าวที่เท่ากันแล้ว กราฟน้ำท่วมน้ำที่คำนวณได้จากการอบปีการเกิดข้าวของน้ำฝนจะมีขนาดใหญ่กว่าหรืออาจกล่าวได้ว่า ขนาดของกราฟน้ำท่วมดังกล่าวโดยแท้จริงแล้วจะมีร่องปีการเกิดข้าวของน้ำท่วมมากกว่าที่คิดไว้ จึงอาจเป็นการออกแบบที่ค่อนข้างจะ conservative เกินไป ดังนั้นจึงควรพิจารณาออกแบบกราฟน้ำท่วมจากข้อมูลน้ำท่าซึ่งคาดว่าจะถูกต้องมากกว่าหรืออย่างน้อยเพื่อเป็นการเปรียบเทียบกับผลที่ได้จากการคำนวณด้วยข้อมูลน้ำฝน

การออกแบบกราฟน้ำท่วม โดยการคำนวณจากข้อมูลน้ำท่า�ัน จะใช้ข้อมูลเกี่ยวกับการแจกแจงความถี่ของปริมาณการไหลสูงสุด (frequency curve of flood peak) การแจกแจงความถี่ของปริมาตรน้ำท่วม (frequency curve of flood volume) และกราฟหนึ่งหน่วยน้ำท่า

การคำนวณการแจกแจงความถี่ของปริมาตรน้ำท่วม มีความยุ่งยากพอสมควร เพราะต้องใช้ข้อมูลปริมาณน้ำท่ารายวัน และใช้ข้อมูลที่มีสถิติยาวอย่างน้อย 10 ปีขึ้นไป ดังนั้น การศึกษาจึงได้ทำการวิเคราะห์การแจกแจงความถี่ของปริมาตรน้ำท่วมโดยพิจารณาทั้งลุ่มน้ำรวม เพื่อหาวิธีการหรือรูปแบบในการคำนวณการแจกแจงความถี่ของปริมาตรน้ำท่วม เพื่อประยุกต์ใช้กับลุ่มน้ำที่ไม่มีสถิติข้อมูล

น้ำท่า หรือสถิติข้อมูลล้นต่อไป อย่างไรก็ตาม การศึกษาจะพิจารณาเฉพาะลุ่มน้ำหลักต่าง ๆ ในภาคเหนือของประเทศไทยเท่านั้น

### วิธีการ

#### หลักการวิเคราะห์

การศึกษาเพื่อวิเคราะห์ปริมาณรainsที่มีความถี่ต่ำกว่า 10 ปี คือการคำนวณค่าเฉลี่ยของปริมาณน้ำฝนในภาคเหนือของประเทศไทย กระทำโดยการหาความสัมพันธ์ดังต่อไปนี้

1. ความสัมพันธ์ระหว่างปริมาณรainsที่มีรายปีเฉลี่ย ( mean annual flood ) และพื้นที่ลุ่มน้ำ ( drainage area ) ส่วนรับช่วงเวลาการไหล ( flow duration ) ที่กำหนดต่าง ๆ
2. ความสัมพันธ์ระหว่างอัตราส่วนปริมาณรainsที่มี ( flood volume) ต่อปริมาณรainsที่มีรายปีเฉลี่ย ( $V(T, D) / VM(D)$ ) และรอบปีการเกิดข้า ( T ) ส่วนรับช่วงเวลาการไหลที่กำหนดต่าง ๆ

#### การรวมรวมข้อมูล

การเลือกสถานีวัดน้ำท่าและรวมรวมข้อมูลสำหรับวิเคราะห์ มีขั้นตอนและหลักเกณฑ์ดังต่อไปนี้

1. รวมรวมสถานีวัดน้ำท่าทั้งหมดจากกองอุทกวิทยา กรมชลประทาน และจากการสำรวจอุทกวิทยา สำนักงานพลังงานแห่งชาติ

2. ใช้ข้อมูลปริมาณน้ำท่ารายวัน ( daily flow ) มีหน่วยเป็นลูกบาศก์เมตรต่อวินาที
3. คัดเลือกสถานีวัดน้ำท่าที่มีข้อมูลน้ำท่าอยู่ระหว่างปี พ.ศ. 2464 ถึง พ.ศ. 2527
4. สถานีวัดน้ำท่าจะต้องมีการจนบันทึกข้อมูลน้ำท่าเป็นระยะเวลาอย่างน้อยตั้งแต่ 10 ปี

#### ขั้นไป

5. สถานีวัดน้ำท่าที่มีพื้นที่ลุ่มน้ำเป็นเขตที่รับน้ำที่มีถึงบ่ออยครึ่ง ไม่น้อยกว่าการศึกษา

จำนวนสถานีวัดน้ำท่าสำหรับวิเคราะห์ที่เก็บรวมได้ตามเงื่อนไขดังกล่าว มีทั้งสิ้น 94 สถานี ซึ่งเป็นสถานีของกองอุทกวิทยา กรมชลประทาน จำนวน 66 สถานี และสถานีของงานสำรวจอุทกวิทยา สำนักงานพลังงานแห่งชาติ จำนวน 28 สถานี สถิติข้อมูลน้ำท่ามีตั้งแต่ 10 ปี ถึง 40 ปี และขนาดพื้นที่ลุ่มน้ำ ตั้งแต่ 6 ถึง 56,214 ตารางกิโลเมตร

รายละเอียดจำนวนสถานี จำนวนปีที่บันทึกข้อมูล พิภัตพื้นที่ลุ่มน้ำ ในแต่ละลุ่มน้ำหลัก  
นีดังต่อไปนี้

<u>ลุ่มน้ำ</u>	<u>จำนวนสถานี</u>	<u>พิภัตพื้นที่ลุ่มน้ำ</u> (ตารางกิโลเมตร)	<u>ช่วงปีสถิติข้อมูล</u>
ปิง	21	18-45, 677	10-40
วัง	9	1,103-10, 507	10-37
ยอม	7	382-13, 583	12-33
น่าน	29	6-56, 214	10-40
กก	11	111-10, 300	11-23
สาวะวิน	13	297-8, 360	11-17
โขง	4	203-5, 700	10-16

### การวิเคราะห์ข้อมูล

ข้อมูลที่ใช้ในการวิเคราะห์คือ ปริมาณน้ำท่ารายวันจากสถานีวัดน้ำท่าต่าง ๆ ในภาคเหนือของประเทศไทย ที่ได้คัดเลือกไว้แล้ว การวิเคราะห์คำเนินการตามขั้นตอนดังต่อไปนี้

(1) ในแต่ละสถานี สำรวจคุณภาพปริมาณการไหลรายวัน ในแต่ละปีที่มีอยู่ และเลือกพิจารณาในช่วงที่มีปริมาณน้ำให้ลดลงข้างสูง เพื่อกำหนดเวลาปริมาตรน้ำท่วมสูงสุดของปี สำหรับช่วงเวลาการไหลที่กำหนดต่าง ๆ

(2) ทำการคำนวณปริมาตรน้ำท่วมสูงสุดในแต่ละปี สำหรับช่วงเวลาการไหลที่กำหนด คือ 1, 2, 3, 5, 7, 10, 15, 20 และ 30 วัน ตามลำดับ

(3) จากข้อมูลปริมาตรน้ำท่วมรายปีของแต่ละสถานี ทำการวิเคราะห์การแจกแจงความถี่ด้วยวิธีกัมเบล (Gumbel Distribution) ซึ่งการประมาณค่าพารามิเตอร์ กระทำโดยวิธีความน่าเป็นได้สูงสุด (Maximum Likelihood)

(4) ในแต่ละสถานีและสำหรับแต่ละช่วงเวลาการไหล สรุปค่าปริมาตรน้ำท่วมรายปีเฉลี่ย (mean annual flood volume) และทำการคำนวณอัตราส่วนปริมาตรน้ำท่วมในแต่ละรอบปีการเกิดขึ้นต่อปริมาตรน้ำท่วมรายปีเฉลี่ย  $V(T, D)/VM(D)$  ทุกรอบปีการเกิดขึ้นที่กำหนดคือ 2, 5, 10, 20, 25, 50, 100, 200, 500, 1000 และ 10000 ปี

(5) เนื่องจากอัตราส่วน  $V(T, D)/VM(D)$  มีค่าไม่แตกต่างกันมากนักสำหรับช่วงการไหลที่แตกต่างกัน จึงหาค่าเฉลี่ยของอัตราส่วนดังกล่าวในแต่ละรอบปีการเกิดข้าไว้ได้ กล่าวคือ อัตราส่วนดังกล่าวค่อนข้างจะคงที่ในแต่ละช่วงเวลาการไหล จึงสมมุติใช้ค่าเฉลี่ยแทนทุกค่าช่วงเวลา การไหล

(6) ทำการวิเคราะห์ทุกสถานีในแต่ละลุ่มน้ำหลัก เพื่อหาความสัมพันธ์ระหว่างปริมาตรน้ำที่มารายปีเฉลี่ยและพื้นที่ลุ่มน้ำ โดยใช้วิธีเรgression ดังสมการต่อไปนี้

$$VM(D) = aA^b \quad (1)$$

ในเมื่อ  $VM(D) =$  ปริมาตรน้ำที่มารายปีเฉลี่ยสำหรับช่วงเวลาการไหล D (ล้านลูกบาศก์เมตร)  
 $A =$  พื้นที่ลุ่มน้ำ (ตารางกิโลเมตร)  
 $a, b =$  สัมประสิทธิ์เกรชชัน สำหรับแต่ละช่วงเวลาการไหล (D)

สำหรับปริมาตรน้ำที่มารายปีเฉลี่ยดังกล่าวจะใช้ค่าปริมาตรน้ำที่มีรอบปีการเกิดข้าไว้ 2.33 ปี ตามคำจำกัดความของก้มเบล

(7) ทำการพล็อตความสัมพันธ์ระหว่างอัตราส่วนปริมาตรน้ำที่มีต่อบริตรน้ำที่มารายปีเฉลี่ย  $V(T, D)/VM(D)$  กับรอบปีการเกิดข้า ( $T$ ) ทุกสถานีในแต่ละลุ่มน้ำหลักในกราฟเดียวกัน จากนั้นทำการหาความสัมพันธ์อัตราส่วนเฉลี่ย (RMEAN) ความสัมพันธ์อัตราส่วนสูงสุด (RMAX) และความสัมพันธ์อัตราส่วนต่ำสุด (RMIN) ของแต่ละลุ่มน้ำ

(8) ทำการวิเคราะห์ตามขั้นตอนดังกล่าวข้างต้น จนครบทุกลุ่มน้ำหลักคือ ปิง, วัง, ยม, น่าน, กก, สาขาแม่น้ำสาละวิน และสาขาแม่น้ำโขง

### ผลการวิเคราะห์ ผลการวิเคราะห์โดยแยก เป็นลุ่มน้ำหลักต่าง ๆ พoSรูปได้ดังนี้

1. ผลการวิเคราะห์ความสัมพันธ์ระหว่างปริมาตรน้ำที่มารายปีเฉลี่ย และพื้นที่ลุ่มน้ำสำหรับช่วงเวลาการไหลที่กำหนด ของแต่ละลุ่มน้ำหลัก ได้ค่าสัมประสิทธิ์เกรชชัน ( $a$  และ  $b$ ) และสัมประสิทธิ์สหสัมพันธ์ ( $r$ ) ดังแสดงไว้ในตารางที่ 1 ความสัมพันธ์ดังกล่าวของลุ่มน้ำปิง และลุ่มน้ำน่าน แสดงไว้ในรูปที่ 1 และ 2 ตามลำดับ จากการวิเคราะห์พบว่า ลุ่มน้ำปิงจะมีความสัมพันธ์夷่งออกได้เป็น 2 กลุ่มคือ กลุ่มที่มีพื้นที่ลุ่มน้ำน้อยกว่า 2000 ตารางกิโลเมตร และกลุ่มที่มีพื้นที่ลุ่มน้ำมากกว่า 2000 ตารางกิโลเมตร สำหรับลุ่มน้ำอื่น ๆ นั้นการคำนวณความสัมพันธ์ใช้เพียงกลุ่มเดียวเพราที่ค่าสัมประสิทธิ์สหสัมพันธ์สูงพอแล้ว

2. ความสัมพันธ์ระหว่างอัตราส่วนปริมาตรน้ำท่วมในแต่ละรอบปีการเกิดขึ้นต่อปริมาตรน้ำท่วมรายปีเฉลี่ย  $V(T, D)/VM(D)$  กับรอบปีการเกิดขึ้น ( $T$ ) สรุปไว้ในตารางที่ 2 ห้างค่าอัตราส่วนเฉลี่ย (RMEAN) อัตราส่วนสูงสุด (RMAX) และอัตราส่วนต่ำสุด (RMIN)

#### สรุปและข้อเสนอแนะ

จากการวิเคราะห์ปริมาตรน้ำท่วมด้วยหลักความถี่ของการเกิดทั้งลุ่มน้ำรวมในภาคเหนือของประเทศไทย พอกสรุปได้ดังต่อไปนี้

1. ในการวิเคราะห์ความสัมพันธ์ระหว่างปริมาตรน้ำท่วมรายปีเฉลี่ยและพื้นที่ลุ่มน้ำสำหรับช่วงเวลาการไหลที่ทำหนด พบว่าโดยส่วนใหญ่แล้วค่าสัมประสิทธิ์สหสัมพันธ์ ( $r$ ) มีค่าสูงกล่าวคือมีค่าอย่างน้อย 0.90 ซึ่งแสดงให้เห็นว่ามีความสัมพันธ์เป็นอย่างดี

2. ทุกลุ่มน้ำหลักยกเว้นลุ่มน้ำปิง สามารถคำนวณความสัมพันธ์ระหว่างปริมาตรน้ำท่วมรายปีเฉลี่ยและพื้นที่ลุ่มน้ำ สำหรับแต่ละช่วงเวลาการไหลได้ด้วยสมการรีเกรชันเส้นเดียวตลอดพิกัดของพื้นที่ลุ่มน้ำที่ศึกษา สำหรับลุ่มน้ำปิงนั้น การเผยแพร่ความสัมพันธ์ออกเป็น 2 กลุ่ม คือกลุ่มที่พื้นที่ลุ่มน้ำน้อยกว่า 2000 ตารางกิโลเมตร และอีกกลุ่มน้ำมากกว่า 2000 ตารางกิโลเมตร จะทำให้เพิ่มค่า  $r$  สูงขึ้นหรือได้ความสัมพันธ์ที่ดียิ่งขึ้น

3. เนื่องจากผลการวิเคราะห์ความสัมพันธ์ระหว่างปริมาตรน้ำท่วมรายปีเฉลี่ยและพื้นที่ลุ่มน้ำ ของลุ่มน้ำหลักในภาคเหนือ ได้ค่าสัมประสิทธิ์สหสัมพันธ์สูงพอแล้ว จึงไม่ได้ทำการเพิ่มตัวแปรอิสระ ( independent variables ) อาทิ เช่น ปริมาณฝนรายปีเฉลี่ยอีก ซึ่งการเพิ่มตัวแปรอิสระดังกล่าวจะเป็นสำหรับพื้นที่ลุ่มน้ำที่มีปริมาณฝนรายปีเฉลี่ยของลุ่มน้ำต่างกันมาก เพราะมีจำนวนน้ำแล้วจะได้ค่า  $r$  ค่อนข้างต่ำ

4. จากผลการศึกษาความสัมพันธ์ระหว่างอัตราส่วนปริมาตรน้ำท่วมแต่ละรอบปีการเกิดขึ้นต่อปริมาตรน้ำท่วมรายปีเฉลี่ยและรอบปีการเกิดขึ้นสำหรับช่วงเวลาการไหลต่าง ๆ ของลุ่มน้ำในภาคเหนือ พบว่าช่วงเวลาการไหลน้ำมีอิทธิพลต่ออัตราส่วนดังกล่าวค่อนข้างน้อย แต่อย่างไรก็ตาม พอกจะมองเห็นได้ว่าอัตราส่วนปริมาตรน้ำท่วมแต่ละรอบปีการเกิดขึ้นต่อปริมาตรน้ำท่วมรายปีเฉลี่ย และรอบปีการเกิดขึ้นนั้นจะมีค่าสูงสุด เมื่อช่วงเวลาการไหลมีค่าน้อย ๆ เช่น 1 วัน, 2 วัน หรือ 3 วัน สำหรับสถานีวัดน้ำท่าที่ตั้งอยู่บริเวณต้นน้ำ หรืออยู่บนลำน้ำสาขา และอัตราส่วนดังกล่าวจะมีค่าสูงสุดเมื่อช่วงเวลาการไหลมีค่านาน ๆ เช่น 15 วัน, 20 วัน หรือ 30 วัน ก็ต่อเมื่อสถานีวัด-

ตารางที่ 1 แสดงค่าสัมประสิทธิ์เกรชชันและสัมประสิทธิ์สหสัมพันธ์ที่ได้จากการวิเคราะห์ระหว่างปริมาณน้ำท่วมรายปีเฉลี่ยและสัมภานุภาพ

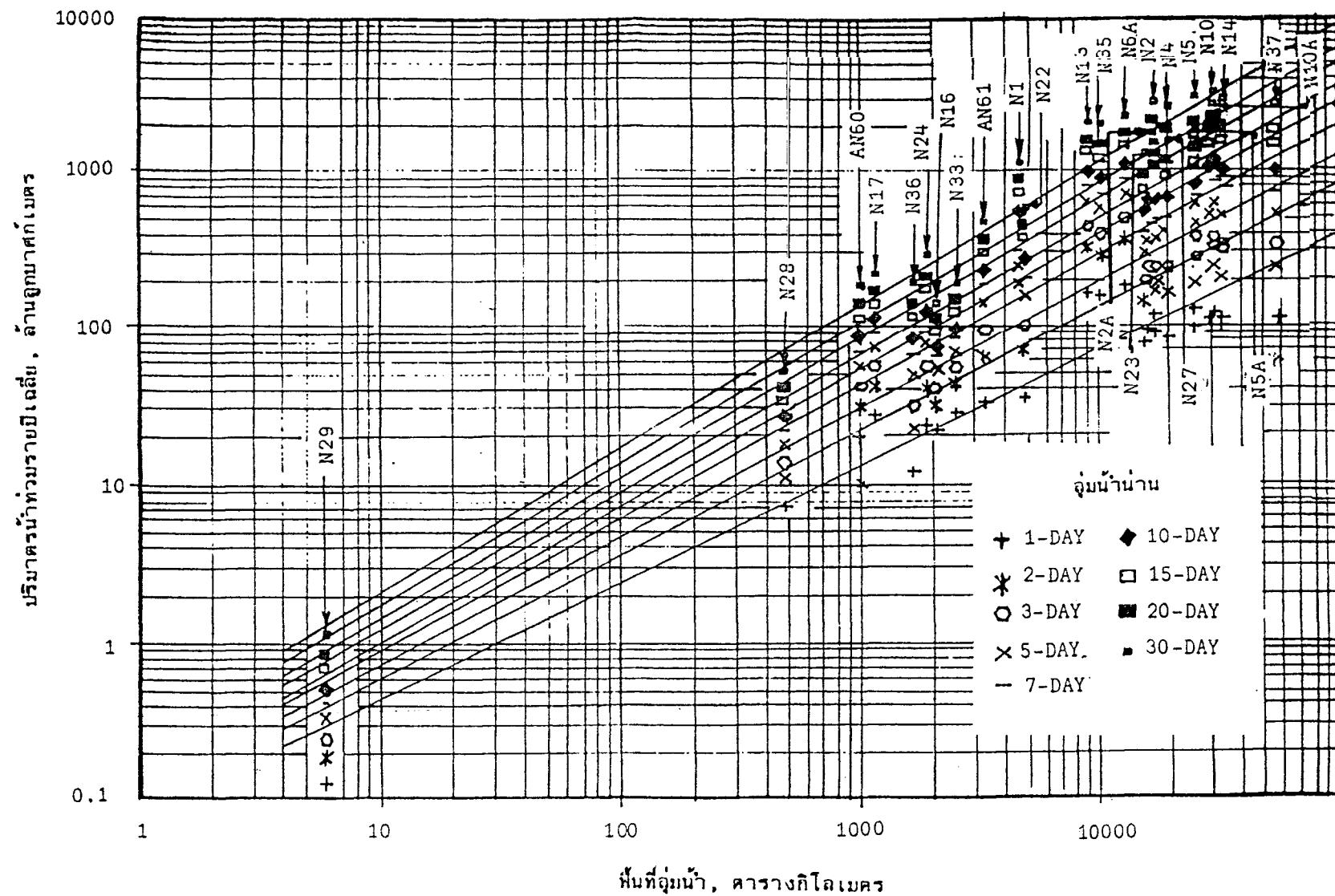
$$VM(D) = aA^b \quad \text{สำหรับ} \quad \text{ลุ่มน้ำในภาคเหนือของประเทศไทย}$$

ลุ่มน้ำ	สัมประสิทธิ์เกรชชัน		ช่วงเวลาการไหลของปริมาณน้ำท่วม (Flow Duration of Flood Volume)							
	และ	สัมประสิทธิ์สหสัมพันธ์	1 วัน	2 วัน	3 วัน	5 วัน	7 วัน	10 วัน	15 วัน	20 วัน
จัง	a	0.01693	0.01993	0.02259	0.02138	0.02653	0.03529	0.04840	0.06090	0.08314
		0.58419	0.90302	1.03641	0.59057	0.65940	0.74730	0.91025	1.06568	1.29776
		0.94950	0.99863	1.01827	1.08863	1.08113	1.06958	1.05749	1.04950	1.04094
	b	0.47888	0.49913	0.52085	0.61712	0.63289	0.64782	0.65745	0.66224	0.67192
		0.97497	0.97670	0.97776	0.98302	0.98184	0.98062	0.97876	0.97787	0.98014
		0.97636	0.97145	0.96644	0.97118	0.96839	0.96621	0.96542	0.96618	0.96629
	r	0.30315	0.23999	0.21929	0.21885	0.22972	0.23684	0.22354	0.21117	0.24509
		0.53855	0.63421	0.67919	0.72013	0.73923	0.76267	0.79688	0.82430	0.83747
		0.86557	0.90772	0.93545	0.95719	0.96834	0.97278	0.97504	0.97589	0.97728
รัง	a	0.10425	0.10708	0.09049	0.08730	0.08806	0.09035	0.09790	0.10316	0.12684
		0.74727	0.80804	0.85798	0.89666	0.91658	0.93660	0.95207	0.96520	0.97128
		0.97443	0.98228	0.98852	0.99211	0.99352	0.99433	0.99447	0.99483	0.99467
	b	0.07967	0.09942	0.11398	0.13123	0.14437	0.16140	0.18591	0.21120	0.25570
		0.73819	0.78226	0.80432	0.83371	0.85192	0.86894	0.88637	0.89566	0.90833
		0.94262	0.95081	0.95535	0.96208	0.96645	0.97038	0.97373	0.97594	0.97755
	r	0.07746	0.09028	0.09960	0.11653	0.13115	0.15654	0.20399	0.24995	0.33598
		0.71550	0.77488	0.80644	0.83938	0.85791	0.87032	0.87411	0.87561	0.87891
		0.96822	0.97450	0.97730	0.97909	0.97954	0.98001	0.97931	0.97956	0.97991
ยม	a	0.00190	0.00208	0.00223	0.00241	0.00258	0.00303	0.00387	0.00452	0.00555
		1.21489	1.27487	1.30396	1.33984	1.36292	1.37494	1.37946	1.38499	1.39384
		0.96996	0.97260	0.97170	0.97177	0.97298	0.97385	0.97568	0.97625	0.97787
	b	0.07685	0.09141	0.10115	0.11044	0.11315	0.12097	0.13407	0.14831	0.20540
		0.67968	0.74204	0.77793	0.82674	0.86119	0.89039	0.91722	0.93064	0.92784
		0.93251	0.95436	0.96424	0.97409	0.97836	0.98049	0.98064	0.98122	0.98134

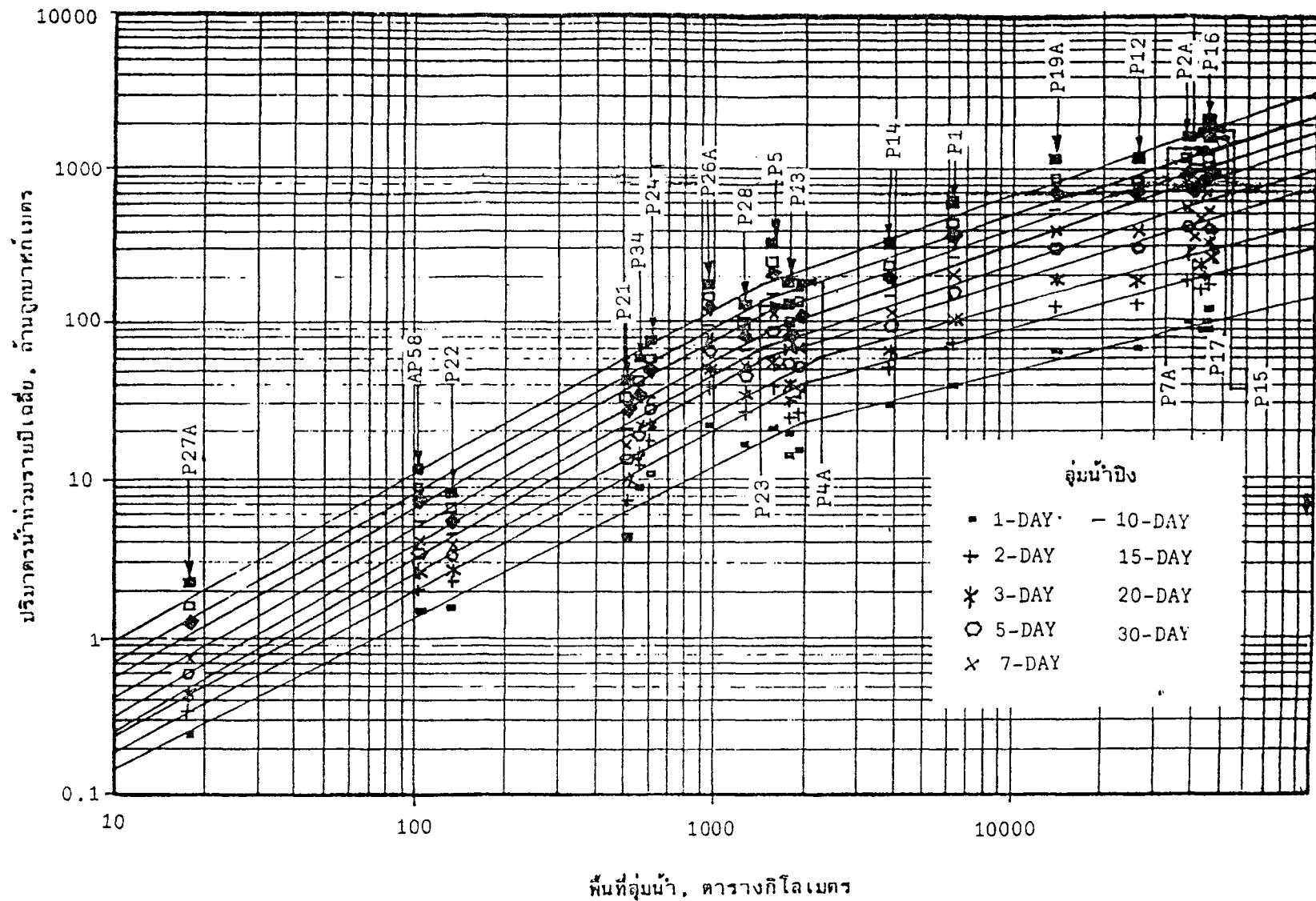
หมายเหตุ : การพิจารณาปัจจัยผลการวิเคราะห์แยกเป็น 2 กลุ่ม ตัวเลขกู้บัณฑิตและกู้อิฐสำหรับสัมภานุภาพที่ลุ่มน้ำน้อยกว่าและมากกว่า 2,000 ตารางกิโลเมตร  
ตามลำดับ

ตารางที่ 2 แสดงค่าอัตราส่วนปริมาณน้ำท่วม  $V(D, T)/VM(D)$  ในแต่ละรอบปีการเกิดช้าเฉลี่ยต่าง ๆ สำหรับอุ่นน้ำในภาคเหนือของประเทศไทย

อุ่นน้ำ	อัตราส่วนปริมาณน้ำท่วม $V(D, T)/VM(D)$	รอบปีการเกิดช้าเฉลี่ย (Return Period)									
		2	5	10	20	25	50	100	200	500	1000
ปิง	RMEAN	0.93	1.31	1.57	1.81	1.89	2.13	2.37	2.61	2.92	3.15
	RMAX	0.94	1.35	1.63	1.90	1.99	2.26	2.52	2.78	3.13	3.39
	RMIN	0.92	1.28	1.51	1.73	1.80	2.01	2.22	2.43	2.71	2.92
รัง	RMEAN	0.91	1.37	1.67	1.96	2.05	2.33	2.61	2.88	3.25	3.53
	RMAX	0.92	1.40	1.72	2.03	2.12	2.42	2.72	3.02	3.42	3.71
	RMIN	0.91	1.35	1.63	1.90	1.98	2.24	2.50	2.77	3.11	3.37
ยม	RMEAN	0.91	1.39	1.71	2.01	2.11	2.41	2.70	3.00	3.38	3.68
	RMAX	0.92	1.43	1.78	2.11	2.22	2.54	2.87	3.19	3.62	3.94
	RMIN	0.90	1.35	1.64	1.91	2.00	2.26	2.53	2.79	3.14	3.40
น่าน	RMEAN	0.92	1.34	1.62	1.89	1.97	2.23	2.50	2.76	3.10	3.36
	RMAX	0.93	1.38	1.69	1.99	2.08	2.38	2.67	2.96	3.34	3.63
	RMIN	0.91	1.31	1.57	1.81	1.89	2.13	2.37	2.61	2.91	3.15
กก	RMEAN	0.94	1.24	1.44	1.63	1.69	1.87	2.06	2.24	2.48	2.66
	RMAX	0.95	1.28	1.51	1.73	1.78	2.02	2.23	2.45	2.73	2.94
	RMIN	0.94	1.22	1.39	1.56	1.61	1.77	1.94	2.10	2.31	2.48
สระบุรี	RMEAN	0.92	1.33	1.60	1.85	1.94	2.19	2.44	2.69	3.01	3.26
	RMAX	0.93	1.37	1.67	1.96	2.05	2.33	2.61	2.89	3.25	3.53
	RMIN	0.92	1.30	1.55	1.79	1.86	2.09	2.32	2.55	2.85	3.08
โขง	RMEAN	0.93	1.31	1.55	1.79	1.87	2.10	2.33	2.56	2.87	3.10
	RMAX	0.94	1.33	1.59	1.84	1.93	2.17	2.42	2.67	2.99	3.24
	RMIN	0.93	1.28	1.51	1.72	1.79	2.01	2.22	2.43	2.71	2.92



รูปที่ 2 กราฟความสัมพันธ์ระหว่างปริมาณน้ำท่วมรายปีเฉลี่ย และพื้นที่อุ่มน้ำสำหรับช่วงเวลาการไหลที่กำหนด



รูปที่ 1 กราฟความสัมพันธ์ระหว่างปริมาณครั้นท่ำรวมรายปีเฉลี่ย และพื้นที่อุ่มน้ำสำหรับห่วงเวลาการไหลที่กำหนด จุ่มน้ำปีง

น้ำท่าตั้งอยู่ริมแม่น้ำ และอยู่บนลำน้ำสายหลัก อย่างไรก็ตาม ความแตกต่างดังกล่าวไม่มากนัก จึงพิจารณาใช้ค่าเฉลี่ยแทนได้

### การนำผลการศึกษาไปใช้

การนำผลการวิเคราะห์ไปใช้กับจุดหรือที่ตั้งอาคารที่ไม่มีข้อมูลน้ำท่าก็คือ คำนวณนาดฟันที่ลุ่มน้ำจากแผนที่ภูมิประเทสเสียก่อน จากนั้นก็คำนวณปริมาตรน้ำท่วมรายปีเฉลี่ยจากความล้มพัง ระหว่างปริมาตรน้ำท่วมรายปีเฉลี่ยและพื้นที่ลุ่มน้ำสำหรับช่วงเวลาการไหลที่กำหนดของลุ่มน้ำที่กำลังพิจารณา โดยจะเป็นต้องทำให้ครบถ้วนช่วงเวลาการไหลที่ต้องการ ต่อไปก็อ่านค่าอัตราส่วนปริมาตรน้ำท่วมต่อปริมาตรน้ำท่วมรายปีเฉลี่ย สำหรับรอบปีการเกิดช้าและช่วงเวลาการไหลที่ต้องการ จากนั้นก็คูณด้วยค่าปริมาตรน้ำท่วมรายปีเฉลี่ยสำหรับรอบปีการเกิดช้าและช่วงเวลาการไหลนั้น ๆ ก็จะได้ค่าปริมาตรน้ำท่วมสำหรับรอบปีการเกิดช้าและช่วงเวลาการไหลตามต้องการ ซึ่งเมื่อนำไปพล็อตจะได้กราฟการแจกแจงความถี่ปริมาตรน้ำท่วม

การนำผลการวิเคราะห์แจกแจงความถี่ปริมาตรน้ำท่วมที่คำนวณได้ดังกล่าวไปประยุกต์ใช้ในการคำนวณราฟน้ำท่วม จากข้อมูลน้ำท่า โดยใช้เทคนิคกราฟหนึ่งหน่วยน้ำท่านนี้ ให้ศึกษารายละเอียดได้จากเอกสารอ้างอิง

### เอกสารอ้างอิง

วีระพล แฉสมบัติ. 2529. อุทกภัยประยุกต์ บทที่ 6. ภาควิชาวิศวกรรมทรัพยากรน้ำ.  
คณะวิศวกรรมศาสตร์ มหาวิทยาลัยเกษตรศาสตร์ กรุงเทพฯ