

การย้ายข้อมูล เพื่อเพิ่มความเชื่อถือได้ในการประเมินความถี่ของน้ำท่วม ตอน 1

TRANSFER OF INFORMATION TO IMPROVE ESTIMATES OF FLOOD FREQUENCIES, PART I

ธรรมดุ วุฒิวนิชย์ Ph. D. *

ภาควิชาคุณภาพและเทคโนโลยีสารสนเทศ คณะวิศวกรรมศาสตร์ มหาวิทยาลัยเกษตรศาสตร์

1. บทนำ

พารามิเตอร์ที่สำคัญที่สุดในการแจกแจงความเป็นไปได้ (Probability Distribution) ของการเกิดน้ำท่วมคือ ค่าเฉลี่ย (Mean) แวนเรียนซ์ (Variance) และ สัมประสิทธิ์ความบิดเบี้ยว (Skewness Coefficient) เนื่องจากมีรูปตัวที่แท้จริงของพารามิเตอร์เหล่านี้จึงจำเป็นต้องหาจากข้อมูลน้ำท่วม อย่างไรก็ตาม ความเชื่อถือได้ในการหาค่าพารามิเตอร์ขึ้นอยู่กับจำนวนข้อมูลน้ำท่วมที่มีอยู่ ถ้ามีข้อมูลน้อยการประเมินค่าพารามิเตอร์จะมีโอกาสผิดพลาดมากแต่ความผิดพลาดเหล่านี้จะลดลงได้โดยการย้ายข้อมูล (Transfer of information) น้ำท่วมจากสถานีวัดน้ำใกล้เคียงซึ่งมีข้อมูลยาวนานกว่ามาใช้ในการหาค่าพารามิเตอร์

ข้อมูลน้ำท่วมของสถานานี้มีข้อมูลยาวนานกว่าจะสามารถนำมาใช้เป็นพื้นฐานในการขยายข้อมูลน้ำท่วม (Extending flood records) ของสถานานี้มีข้อมูลสั้นกว่าที่วัดในช่วงเวลาเดียวกันได้ ข้อมูลที่ถูกขยาย (Extended flood records) นี้ จะสามารถนำไปใช้หาค่าพารามิเตอร์ใหม่ได้ อย่างไรก็ตาม การขยายข้อมูลอาจไม่ทำให้การหาค่าพารามิเตอร์มีความเชื่อถือได้มากขึ้นก็ได้ ทั้งนี้ขึ้นอยู่กับความสอดคล้องกันของข้อมูลที่นำมาใช้

ในที่นี้จะกล่าวถึงเทคนิคการวิเคราะห์แบบรีเกรชั่น (Regression) ใน การย้ายข้อมูลน้ำท่วมจากสถานานี้ใกล้เคียงที่มีข้อมูลยาวนานกว่ามาใช้ที่สถานานี้ที่มีข้อมูลสั้นกว่า เพื่อประโยชน์ดังต่อไปนี้

* ผู้ช่วยศาสตราจารย์ ภาควิชาวิศวกรรมชลประทาน คณะวิศวกรรมศาสตร์ มหาวิทยาลัยเกษตรศาสตร์ กำแพงแสน

1. เพิ่มความถูกต้องในการหาค่าพารามิเตอร์ของข้อมูลน้ำท่วมที่กำหนดให้

2. ขยายข้อมูลน้ำท่วมที่กำหนดให้ ให้ยาวขึ้น

3. หาข้อมูลน้ำท่วมที่ขาดหายไป (Missing flood records)

ตอนที่ 1 นี้ จะกล่าวถึงการใช้รีเกรซชันเส้นตรงแบบง่ายในการย้ายข้อมูล
พร้อมทั้งยกตัวอย่างประกอบ และในตอนที่ 2 จะได้กล่าวถึงการใช้รีเกรซชันเส้นตรงแบบหลายตัว
แปรในการย้ายข้อมูล

2. รีเกรซชันเส้นตรงแบบง่าย (Simple Linear Regression)

สมการรีเกรซชันเส้นตรงแบบง่ายเป็นที่นิยมใช้กันมากในการย้ายข้อมูลอุทกภัย
ระหว่างสองสถานี

ให้ X เป็นตัวแปรラン덤 (Random) ของสถานีที่มีข้อมูลยาวนานกว่า
และ Y เป็นตัวแปรแปรดัดของสถานีที่มีข้อมูลสั้นกว่า

ซึ่งไม่จำเป็นว่าตัวแปรแปรดัดต้องห่างกันจะต้องเป็นชนิดเดียวกัน เช่น ถ้า
 X เป็นปริมาณน้ำท่วม Y อาจเป็นปริมาณน้ำท่วมหรืออัตราฝน หรืออื่นๆ ก็ได้ สมมติให้
 N_1 เป็นจำนวนข้อมูลชุดที่สั้นกว่า และ $(N_1 + N_2)$ เป็นจำนวนข้อมูลชุดที่ยาวกว่า ชุดข้อมูล
 X และ Y จะแทนด้วย

$$x_1, x_2, \dots, x_{N_1+1}, \dots, x_{N_1+N_2}$$

$$y_1, y_2, \dots, y_{N_1},$$

สมมุติว่าตัวแปรแปรดัด X และ Y มีการแจกแจงความเป็นไปได้แบบปกติ
แบบเมื่อตัวแปร 2 ตัว (Bivariate Normal Distribution) โดยมี $\mu_X, \mu_Y, \sigma_X^2, \sigma_Y^2$,
และ r เป็นพารามิเตอร์ ซึ่ง

μ_X และ σ_X^2 คือค่าเฉลี่ยและแปรเบียนของปوبูลเช่น (Population)
ของตัวแปรแปรดัด X

μ_Y และ σ_Y^2 คือค่าเฉลี่ยและแปรเบียนของปوبูลเช่นของตัวแปรแปรดัด Y

r คือค่าสัมประสิทธิ์สหพันธ์ระหว่างตัวแปร (Cross-Correlation Coefficient)

ถ้าการแจกแจงของตัวแปร X และ Y ไม่เป็นแบบปกติตามที่สมมติไว้ จะต้องมีการแปลงข้อมูล (Transformation) ให้มีการแจกแจงแบบปกติ ซึ่งโดยทั่วไป ไปแล้วการแปลงข้อมูลด้วยลอกริทึมิก (Logarithmic transformation) จะให้ค่าที่มีการแจกแจงเป็นแบบปกติโดยประมาณ

สมการรีเกรชันเส้นตรงแบบง่ายระหว่างตัวแปร X และ Y คือ

$$Y_t = a + bX_t \quad \dots \dots \dots \quad (1)$$

เมื่อ Y_t คือค่ารีเกรชันของค่า X_t ที่กำหนดให้

a และ b คือพารามิเตอร์ของปอยปูเลชันของสมการ

อย่างไรก็ตามสมการที่ (1) ไม่ได้อธิบายแนวเรียนรู้ทั้งหมดของ Y อธิบายเพียงแค่ r^2 ของแนวเรียนรู้เท่านั้น ข้อนอกพร้อมอันนี้จะแก้ไขได้โดยการเพิ่มแนวเรียนรู้ $(1 - r^2) \sigma_y^2$ ทางด้านขวาของสมการที่ (1) สมการรีเกรชันเส้นตรงแบบง่ายจะสามารถเขียนได้ใหม่ดังนี้

$$Y_t = a + bX_t + \alpha\theta(1-r^2)^{\frac{1}{2}} \sigma_y \varepsilon_t \quad \dots \dots \dots \quad (2)$$

เมื่อ ε_t คือตัวแปรแทนต่อมปกติ (Normal Random Variate) ซึ่งมีค่า

เฉลี่ยเป็นศูนย์ และแนวเรียนรู้เท่ากับหนึ่ง ε_t เรียกว่าสัมบูรณ์

สัมประสิทธิ์ $\theta = 0$ สำหรับสมการที่ไม่มีนัยอย่าง

และ $\theta = 1$ สำหรับสมการที่มีนัยอย่าง

และสัมประสิทธิ์ α จะใช้เพื่อลดการล้าเอียง (Bias) ในการใช้แนวเรียนรู้ประเมิน (estimated variance) ของ Y (Matalas and Jacobs, 1964)

3. การประเมินค่าพารามิเตอร์

ค่าประเมินของพารามิเตอร์ a และ b ของสมการที่ (2) ที่หาโดยวิธีลีสแคร์ $\hat{\lambda}$ (Least Square) คือ .-

$$\hat{a} = \bar{Y}_1 - \hat{b} \bar{X}_1 \quad \dots \dots \dots \quad (3)$$

$$\text{และ } \hat{b} = \hat{r} S_1(Y) / S_1(X) \quad \dots \quad (4)$$

เมื่อสัมประสิทธิ์สหสัมพันธ์ \hat{r} หาได้จากสมการ

$$\hat{r} = \frac{\frac{1}{N_1} \sum_{t=1}^{N_1} (X_t - \bar{X}_1)(Y_t - \bar{Y}_1)}{S_1(X) \cdot S_1(Y)} \quad \dots \quad (5)$$

ค่าเฉลี่ย \bar{X}_1, \bar{Y}_1 และความเบี่ยงเบนมาตรฐาน $S_1(X)$ และ $S_1(Y)$ คำนวณได้จากสมการ

$$\bar{X}_1 = \frac{1}{N_1} \sum_{t=1}^{N_1} X_t \quad \dots \quad (6)$$

$$\bar{Y}_1 = \frac{1}{N_1} \sum_{t=1}^{N_1} Y_t \quad \dots \quad (7)$$

$$S_1(X) = [\frac{1}{N_1-1} \sum_{t=1}^{N_1} (X_t - \bar{X}_1)^2]^{\frac{1}{2}} \quad \dots \quad (8)$$

$$\text{และ } S_1(Y) = [\frac{1}{N_1-1} \sum_{t=1}^{N_1} (Y_t - \bar{Y}_1)^2]^{\frac{1}{2}} \quad \dots \quad (9)$$

และหากค่าสัมประสิทธิ์ α ได้จากการ (Matalas and Jacobs, 1964)

$$\alpha^2 = \frac{N_2(N_1-4)(N_1-1)}{(N_2-1)(N_1-3)(N_1-2)} \quad \dots \quad (10)$$

สมการที่ (2) จะสามารถเขียนใหม่ในรูปของพารามิเตอร์ประเมินได้ดังนี้

$$Y_t = \bar{Y}_1 + \hat{r} \frac{S_1(Y)}{S_1(X)} (X_t - \bar{X}_1) + \alpha \theta \sqrt{1-\hat{r}^2} S_1(Y) \varepsilon_t + \alpha \theta \sqrt{1-\hat{r}^2} S_1(Y) \varepsilon_t \quad \dots \quad (11)$$

สมการที่ (11) สามารถใช้ข้อมูล y_1, \dots, y_{N_1} โดยใช้ข้อมูลที่芽กว่า $x_1, \dots, x_{N_1}, \dots, x_{N_1+N_2}$ หรือพูดง่าย ๆ ใช้สมการที่ (11) คำนวณค่า $\hat{y}_{N_1+1}, \dots, \hat{y}_{N_1+N_2}$ จากข้อมูล $x_{N_1+1}, \dots, x_{N_1+N_2}$ ซึ่งข้อมูลที่芽ให้芽าขึ้น แล้ว $y_1, \dots, y_{N_1}, \hat{y}_{N_1+1}, \dots, \hat{y}_{N_1+N_2}$ จะสามารถใช้คำนวณหาค่าเฉลี่ยและ แปรเบี้ยนซึ่งใหม่ได้ดังนี้

$$\bar{Y} = \bar{Y}_1 + \frac{N_2}{(N_1+N_2)} \hat{b} (\bar{x}_2 - \bar{x}_1) \quad \text{--- (12)}$$

$$\text{และ } S^2(Y) = \frac{1}{(N_1+N_2-1)} [(N_1-1)S_1^2(Y) + (N_2-1)\hat{b}^2 S_2^2(X) + \frac{N_1 N_2}{(N_1+N_2)} \hat{b}^2 (\bar{x}_2 - \bar{x}_1)^2 + (N_2-1)\theta^2 a^2 (1-\hat{r}^2)]. \\ S_1^2(Y)] \quad \text{--- (13)}$$

$$\text{เมื่อ } \bar{x}_2 = \frac{1}{N_2} \sum_{t=N_1+1}^{N_1+N_2} x_t$$

$$\text{และ } S_2^2(X) = \frac{1}{(N_2-1)} \sum_{t=N_1+1}^{N_1+N_2} (\bar{x}_t - \bar{x}_2)^2$$

4. เกณฑ์ในการตัดสินว่าค่าพารามิเตอร์ที่ประเมินมีความเชื่อถือ ได้มากขึ้นหรือไม่

ในการขยายข้อมูล y ที่รัดได้จากสถานะน้ำดันน้ำแห่งหนึ่งโดยใช้ข้อมูลที่芽กว่า x จากสถานะน้ำอีกแห่งหนึ่งตามวิธีกราฟชั้น อาจเป็นที่สงสัยว่าข้อมูล N_2 ค่าที่เพิ่มขึ้นจะช่วย ทำให้การประเมินค่าพารามิเตอร์ของ y ดีขึ้นหรือไม่ อาจเป็นไปได้ว่าข้อมูล N_2 ค่าที่เพิ่มขึ้น

ทำให้ค่า พารามิเตอร์ที่ประเมินได้มีความเชื่อถือได้น้อยลง จึงจำเป็นต้องมีกฎเกณฑ์ในการตัดสินว่า พารามิเตอร์ที่ประเมินจากข้อมูลที่ถูกขยายให้ยาวขึ้นมีความเชื่อถือได้มากขึ้นหรือไม่ ปกติจะใช้ แนวรียนซ์ของพารามิเตอร์เป็นตัวตัดความเชื่อถือได้ในการประเมิน

ถ้าแนวรียนซ์ของพารามิเตอร์ที่คำนวณจากข้อมูลที่บ่ขยายให้ยาวขึ้น ($N_1 + N_2$) มี ค่ามากกว่าแนวรียนซ์ของข้อมูลเดิม (N_1) และงว่าข้อมูลที่บ่ขยายให้ยาวขึ้นได้ความเชื่อถือได้ใน การประเมินค่าพารามิเตอร์น้อยลง (Fiering, 1963) ในทางกลับกันถ้าแนวรียนซ์จากข้อมูล ที่บ่ขยายให้ยาวขึ้นน้อยกว่าค่าแนวรียนซ์จากข้อมูลเดิม การขยายข้อมูลโดยใช้เทคนิคเรเกรชั่นจะ ทำให้การประเมินค่าพารามิเตอร์มีความเชื่อถือได้มากขึ้นและควรที่จะนำมาใช้

ในทางปฏิบัติมักใช้หลักข้อมูลสัมพัทธ์ (Relative Information) ในการวัด ความเชื่อถือได้ของพารามิเตอร์ที่ประเมิน ข้อมูลสัมพัทธ์ I คืออัตราส่วนของแนวรียนซ์ $\text{Var}(\hat{\gamma}_1)$ ของพารามิเตอร์ที่ประเมินจากข้อมูลเดิมซึ่งมี N_1 ค่าต่อแนวรียนซ์ $\text{Var}(\hat{\gamma})$ ของข้อมูลที่ถูกต่อ ให้ยาวขึ้นซึ่งมี $(N_1 + N_2)$ ค่า หรือ

$$I = \frac{\text{Var}(\hat{\gamma}_1)}{\text{Var}(\hat{\gamma})} \quad (14)$$

ถ้า I มากกว่าหนึ่ง หมายความว่าแนวรียนซ์ของค่าพารามิเตอร์ ที่ประเมินจากข้อมูลเดิมมากกว่าแนวรียนซ์ของพารามิเตอร์ที่ประเมินจากข้อมูลที่ถูกขยายให้ยาวขึ้นหรือหมายความว่า วิธีเรเกรชั่นช่วยลดแนวรียนซ์ (Fiering, 1963) ทำให้การประเมินค่าพารามิเตอร์จากข้อมูลที่ ขยายให้ยาวขึ้นให้ค่าที่เชื่อถือได้มากกว่าค่าที่ประเมินได้จากข้อมูลเดิม กรณีนี้แสดงว่าควรใช้วิธีเรเกรชั่นในการขยายข้อมูล

5. เกณฑ์ในการตัดสินว่าค่าเฉลี่ยที่ประเมินได้มีความเชื่อถือได้ มากขึ้น

ถ้าใช้สมการที่ (11) ในการขยายข้อมูล และใช้สมการที่ (12) ในการหา ค่าเฉลี่ยจากข้อมูลที่บ่ขยายให้ยาวขึ้น Fiering (1963) และ Metalas and Jacobs (1964) เสนอแนะวิธีการตรวจสอบความเชื่อถือได้ โดยใช้ค่าแนวรียนซ์ของ $\bar{\gamma}$ ซึ่งคำนวณได้ จากสมการ

$$\text{Var}(\bar{Y}) = \frac{\sigma_Y^2}{N_1} [1 - \frac{N_2}{N_1 + N_2} (r^2 - \frac{(1-r^2)}{(N_1-3)})] \quad (15) \times$$

ถ้า \bar{Y} เป็นตัวแทนของ μ_Y ได้ดีกว่า \bar{Y}_1

$$\text{Var}(\bar{Y}) < \{\text{Var}(\bar{Y}_1) = \frac{\sigma_Y^2}{N_1}\}$$

$$\text{หรือ } r > (\frac{1}{N_1 - 2})^{\frac{1}{2}} \quad (16)$$

ค่าทางด้านความมือของสมการที่ (16) เรียกว่าสัมประสิทธิ์สหสัมพันธ์ต่ำสุดวิกฤต (Critical Minimum Correlation Coefficient) ซึ่งเป็นเกณฑ์ในการตัดสินว่าค่าเฉลี่ยที่ประเมินได้มีความเชื่อถือได้มากขึ้นหรือไม่

6. เกณฑ์ที่ใช้ตัดสินว่าค่าแปรเบียนที่ประเมินได้มีความเชื่อถือได้มากขึ้น

วิธีการซึ่งเพิ่มความเชื่อถือได้ในการประเมินแปรเบียนซึ่งถ้า

$$\text{Var}[S^2(Y)] < \text{Var}[S_1^2(Y)]$$

เมื่อ $\text{Var}[S^2(Y)]$ คือแปรเบียนของแปรเบียนที่ประเมินจากข้อมูลที่ขยายให้ยาวขึ้นแล้ว

$\text{Var}[S_1^2(Y)]$ คือแปรเบียนของแปรเบียนที่ประเมินจากข้อมูลเดิม

ในการใช้สมการวิเคราะห์ซึ่งที่ (11) ในงานขยายข้อมูล Metals and Jacobs (1964) แนะนำการคำนวณแปรเบียนของ $S^2(Y)$ ที่ประเมินได้จากข้อมูลที่ขยายให้ยาวขึ้นโดยใช้สมการ

$$\text{Var}[S^2(Y)] = \frac{2\sigma_Y^4}{(N_1-1)} + \frac{N_2\sigma_Y^4}{(N_1+N_2-1)^2} [Ar^2 + Br^2 + C] \quad (17) \times$$

เมื่อ A, B และ C เป็นพักรชันของ N_1, N_2 และ θ

$$A = \frac{(N_1-6)(N_2+2)(N_1-8)}{(N_1-5)(N_1-3)} - \frac{2N_2(N_1-4)^2}{(N_1-3)^2} \theta^2 + \frac{4(N_1-4)(\theta^2-2)}{(N_1-3)} - \quad (18)$$

$$\begin{aligned} B &= \frac{6(N_2+2)(N_1-6)}{(N_1-5)(N_1-3)} + \frac{2(N_1^2-N_1-14)}{(N_1-3)} - \\ &\quad \frac{2(N_1+N_2-1)(N_1-4)(1-\theta^2)}{(N_1-3)} + \frac{2N_2(N_1-4)(N_1-5)}{(N_1-3)^2} \theta^2 - \\ &\quad \frac{2(N_1-4)(N_1+3)}{(N_1-3)} \theta^2 - \frac{2N_1N_2(N_1-4)^2 \theta^4}{(N_1-2)(N_1-3)^2} \quad (19) \end{aligned}$$

และ

$$\begin{aligned} C &= \frac{2(N_1+1)}{(N_1-3)} + \frac{3(N_2+2)}{(N_1-5)(N_1-3)} - \frac{(N_1+1)(2N_1+N_2-2)}{(N_1-1)} + \\ &\quad \frac{2(N_1-4)(N_1+N_2-1)}{(N_1-3)} (1-\theta^2) + \frac{2N_2(N_1-4)}{(N_1-3)^2} \theta^2 + \\ &\quad \frac{2(N_1+1)(N_1-4)}{(N_1-3)} \theta^2 + \frac{N_1N_2(N_1-4)^2}{(N_1-2)(N_1-3)^2} \theta^4 \quad (20) \end{aligned}$$

$S^2(Y)$ ของข้อมูลที่ถูกขยายให้ยาวขึ้นจะเป็นตัวแทนของ σ^2_Y ต่ำกว่า $S_1^2(Y)$ ของข้อมูลเดิม ถ้า

$$\text{Var}[S^2(Y)] < [\text{Var}(S_1^2(Y)) = \frac{2\sigma_Y^4}{(N_1-1)}]$$

หรือ

$$|x| > \left[\frac{-B + \sqrt{B^2 - 4AC}}{2A} \right]^{\frac{1}{2}} \quad (21)$$

ค่าทางด้านความถี่ของสมการที่ (21) คือค่าสัมประสิทธิ์สหสัมพันธ์ค่าสุดวิกฤต ตารางที่ 1 และ 2 แสดงค่าค่าสุดวิกฤตของสัมประสิทธิ์สหสัมพันธ์สำหรับ N_1, N_2 และ $\theta = 0$ และ $\theta = 1$ ตามลำดับ ค่าในตารางแสดงให้เห็นว่า ปกติค่า x วิกฤตสำหรับกรณี $\theta = 0$ จะสูงกว่ากรณีที่ $\theta = 1$ และเมื่อ $\theta = 0$ ค่า x วิกฤตจะเพิ่มเมื่อ N_1 และ N_2 เพิ่ม เมื่อ $\theta = 1$ ผลจะตรงกันข้าม

7. ข้อควรสังเกต

เกณฑ์ในการวัดว่าค่าเฉลี่ยของแวร์เรียนซ์ของพารามิเตอร์ที่ประเมินได้มีความเชื่อถือได้เพิ่มขึ้นหรือไม่ มีสมมติฐานว่าข้อมูลทั้งสิ้นและbamวีการแยกแจงเป็นแบบปกติ ถ้าข้อมูลไม่ได้มีการแยกแจงเป็นแบบปกติ จะต้องแปลงข้อมูลเดิมให้อยู่ในรูปการแยกแจงแบบปกติเสียก่อนโดยใช้คอกอกริทึม หรือสแคร์รูท

เนื่องจากไม่มีเกณฑ์ในการวัดความเชื่อถือได้ของพารามิเตอร์อื่นนอกจากค่าเฉลี่ย และแวร์เรียนซ์ จึงต้องใช้วิธีซิมูเลชัน (Simulation) ในกรณีที่โดยประมาณในการวัดว่างานน้ำท่วมที่มีความเป็นไปได้ $1\% (Q_{0.01})$ หรือ $2\% (Q_{0.02})$ มีความเชื่อถือได้มากขึ้นหรือไม่ หรือเพื่อหาเกณฑ์ในการลดค่าผิดพลาดมาตรฐาน (Standard error) ของการประเมินค่า $Q_{0.01}$ และ $Q_{0.02}$ ลง 10% ค่าสัมประสิทธิ์สหสัมพันธ์ค่าสุดในตารางที่ 3 จะใช้วัดว่าการประเมินน้ำท่วมที่มีความเป็นไปได้ 1 หรือ 2% จะมีความเชื่อถือได้เพิ่มขึ้นอย่างน้อย 10% (U.S. Water Resources Council, 1976)

ตาราง 1 ค่าตัวสหสัมฤทธิ์ของ r ในกรณีเพิ่มความเชื่อมโยงในการประเมินแบบร่วมบันทึก : $\theta = 0$ สมการที่ 2

| $N_1 \backslash N_2$ | 6 | 8 | 10 | 12 | 14 | 16 | 18 | 20 | 25 | 30 | 35 | 40 | 45 | 50 | 55 | 60 |
|----------------------|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|
| 6. | .81 | .69 | .63 | .64 | .65 | .65 | .66 | .67 | .68 | .68 | .68 | .69 | .69 | .69 | .69 | .69 |
| 8. | .82 | .72 | .70 | .70 | .71 | .72 | .72 | .73 | .73 | .74 | .74 | .74 | .75 | .75 | .75 | .75 |
| 10. | .82 | .74 | .73 | .75 | .74 | .75 | .75 | .76 | .76 | .76 | .77 | .77 | .78 | .78 | .78 | .78 |
| 12. | .82 | .75 | .74 | .75 | .75 | .76 | .76 | .77 | .77 | .78 | .78 | .79 | .79 | .79 | .79 | .79 |
| 14. | .82 | .76 | .75 | .76 | .76 | .77 | .77 | .78 | .78 | .78 | .79 | .79 | .79 | .79 | .79 | .79 |
| 16. | .82 | .76 | .76 | .76 | .76 | .77 | .77 | .78 | .78 | .78 | .79 | .79 | .79 | .79 | .79 | .79 |
| 18. | .83 | .77 | .77 | .77 | .77 | .78 | .78 | .79 | .79 | .79 | .80 | .80 | .80 | .80 | .80 | .80 |
| 20. | .83 | .77 | .77 | .78 | .78 | .79 | .79 | .79 | .79 | .80 | .81 | .81 | .81 | .81 | .81 | .81 |
| 25. | .83 | .78 | .78 | .78 | .78 | .79 | .79 | .80 | .80 | .81 | .82 | .82 | .82 | .82 | .82 | .82 |
| 30. | .83 | .78 | .78 | .78 | .78 | .79 | .79 | .80 | .80 | .81 | .82 | .83 | .83 | .83 | .83 | .83 |
| 35. | .83 | .78 | .78 | .78 | .78 | .79 | .79 | .80 | .80 | .81 | .82 | .83 | .83 | .83 | .83 | .83 |
| 40. | .83 | .78 | .78 | .79 | .79 | .80 | .80 | .81 | .82 | .82 | .83 | .83 | .84 | .84 | .84 | .84 |
| 45. | .83 | .79 | .79 | .79 | .79 | .80 | .81 | .82 | .82 | .83 | .84 | .85 | .85 | .85 | .85 | .85 |
| 50. | .83 | .79 | .79 | .80 | .80 | .81 | .82 | .82 | .83 | .83 | .85 | .85 | .86 | .86 | .86 | .86 |
| 55. | .83 | .79 | .79 | .80 | .81 | .82 | .82 | .83 | .83 | .84 | .85 | .86 | .86 | .87 | .87 | .87 |
| 60. | .83 | .79 | .80 | .81 | .81 | .82 | .83 | .83 | .84 | .85 | .86 | .86 | .87 | .87 | .87 | .87 |

ตาราง 2 ค่าตัวสหสัมฤทธิ์ของ r ในกรณีเพิ่มความเชื่อมโยงในการประเมินแบบร่วมบันทึก : $\theta = 1$ สมการที่ 2

| $N_1 \backslash N_2$ | 6 | 8 | 10 | 12 | 14 | 16 | 18 | 20 | 25 | 30 | 35 | 40 | 45 | 50 | 55 | 60 |
|----------------------|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|
| 6. | .82 | .71 | .64 | .59 | .55 | .52 | .49 | .47 | .42 | .39 | .36 | .34 | .32 | .30 | .29 | .28 |
| 8. | .82 | .71 | .65 | .59 | .55 | .52 | .49 | .47 | .42 | .39 | .36 | .34 | .32 | .30 | .29 | .28 |
| 10. | .82 | .72 | .65 | .59 | .55 | .52 | .49 | .47 | .42 | .39 | .36 | .34 | .32 | .30 | .29 | .28 |
| 12. | .82 | .72 | .65 | .59 | .55 | .52 | .49 | .47 | .42 | .39 | .36 | .34 | .32 | .30 | .29 | .28 |
| 14. | .82 | .72 | .65 | .59 | .55 | .52 | .49 | .47 | .42 | .39 | .36 | .34 | .32 | .30 | .29 | .28 |
| 16. | .82 | .72 | .65 | .60 | .55 | .52 | .49 | .47 | .42 | .39 | .36 | .34 | .32 | .30 | .29 | .28 |
| 18. | .82 | .72 | .65 | .60 | .55 | .52 | .49 | .47 | .42 | .39 | .36 | .34 | .32 | .30 | .29 | .28 |
| 20. | .82 | .72 | .65 | .60 | .55 | .52 | .49 | .47 | .42 | .39 | .36 | .34 | .32 | .30 | .29 | .28 |
| 25. | .82 | .72 | .65 | .60 | .55 | .52 | .49 | .47 | .42 | .39 | .36 | .34 | .32 | .30 | .29 | .28 |
| 30. | .82 | .72 | .65 | .60 | .55 | .52 | .49 | .47 | .42 | .39 | .36 | .34 | .32 | .30 | .29 | .28 |
| 35. | .82 | .72 | .65 | .60 | .55 | .52 | .49 | .47 | .42 | .39 | .36 | .34 | .32 | .30 | .29 | .28 |
| 40. | .82 | .72 | .65 | .60 | .56 | .52 | .49 | .47 | .42 | .39 | .36 | .34 | .32 | .30 | .29 | .28 |
| 45. | .82 | .72 | .65 | .60 | .56 | .52 | .49 | .47 | .42 | .39 | .36 | .34 | .32 | .30 | .29 | .28 |
| 50. | .82 | .72 | .65 | .60 | .56 | .52 | .49 | .47 | .42 | .39 | .36 | .34 | .32 | .30 | .29 | .28 |
| 55. | .82 | .72 | .65 | .60 | .56 | .52 | .49 | .47 | .42 | .39 | .36 | .34 | .32 | .30 | .29 | .28 |
| 60. | .82 | .72 | .65 | .60 | .56 | .52 | .49 | .47 | .42 | .39 | .36 | .34 | .32 | .30 | .29 | .28 |

ตาราง 3 ค่า r ค่าสูตรซึ่งใช้เป็นเกณฑ์แสดงว่าความเชื่อถือได้ของการประเมิน $Q_{0.01}$ และ $Q_{0.02}$ เพิ่มขึ้น 10% (U.S. Water Resources Council, 1976)

| r | $(N_1 + N_2)/N_2$ |
|------|-------------------|
| 0.9 | 2.0 |
| 0.85 | 3.0 |
| 0.80 | 4.0 |

8. ตัวอย่าง

ข้อมูลน้ำท่วมประจำเดือนของ Trinchera Creek และ Ute Creek แสดงไว้ในตารางที่ 4 ต้องการประเมินหาค่าเฉลี่ย และแนวรีบันช์ของน้ำท่วมประจำปีของ Trinchera Creek ที่มีความเชื่อถือได้มากขึ้น โดยการย้ายข้อมูลจาก Ute Creek ซึ่งมีข้อมูลรายงานกว่า

ในตัวอย่างนี้จะแสดงวิธีการย้ายข้อมูลน้ำท่วมประจำเดือนจาก Ute Creek มาใช้ที่ Trinchera Creek เพื่อเพิ่มความเชื่อถือได้ในการประเมินค่าพารามิเตอร์ของน้ำท่วมประจำปีที่ Trinchera Creek

การคำนวณเมื่อขั้นตอนดังต่อไปนี้

ขั้นที่ 1 ให้ y_t^1 คือปริมาณน้ำท่วมประจำเดือนของ Trinchera Creek ระหว่าง 1961-1970 ซึ่งมีจำนวนข้อมูล $\tilde{N}_1 = 12(10) = 120$ เดือน

x_t^1 คือปริมาณน้ำท่วมประจำเดือนของ Ute Creek ระหว่าง 1956-1975 ซึ่งมีจำนวนข้อมูล $\tilde{N}_1 + \tilde{N}_2 = 12(20) = 240$ เดือน หรือ $\tilde{N}_2 = 120$ เดือน

ข้อมูลปริมาณน้ำท่วมประจำเดือนระหว่าง 1961-1970 ของทั้งสอง

ลำน้ำจะถูกนำมาใช้หาค่ามูลคัมพันธ์ร่วม

กิตติมศักดิ์ วงศ์ชัย

ภาษาไทย ภาษาอังกฤษ

ขั้นที่ 2 ใช้ลอกอกรีทิมแปลงข้อมูลน้ำท่วมประจำเดือนให้มีการแจกแจงเป็นแบบปกติตามนี้

$$\begin{aligned} Y_t &= \log Y'_t \quad (\text{สำหรับ Trinchera Creek}) \\ X_t &= \log X'_t \quad (\text{สำหรับ Ute Creek}) \end{aligned}$$

ขั้นที่ 3 ใช้สมการที่ (5) หาสัมประสิทธิ์สหสัมพันธ์ คือ ของข้อมูล X_t และ Y_t ในช่วง 1961-1970, $r = 0.856$

ขั้นที่ 4 สำหรับ $\tilde{N}_1 = 120$ ค่าวิกฤต r ในการเพิ่มความเชื่อถือได้ของการประเมินค่าเฉลี่ย หากได้จากการที่ (16)

$$r = \left(\frac{1}{18} \right)^{\frac{1}{2}} = 0.092$$

ค่า $\hat{r} = 0.856$ ซึ่งมากกว่าค่า r ตัวสุคูณ (0.092)
แสดงว่าการย้ายข้อมูลจาก Ute Creek มาใช้ที่ Trinchera Creek ช่วยเพิ่มความเชื่อถือได้ในการประเมินหากค่าเฉลี่ย

จากการที่ 2 เมื่อ $\theta = 1$, $\tilde{N}_1 = 120$ และ $\tilde{N}_2 = 120$
 r จะน้อยกว่า 0.28 (เมื่อ $N_1 = 60$ และ $N_2 = 60$,
 $r = 0.28$)

เนื่องจาก $\hat{r} (= 0.856)$ มากกว่า r ตัวสุคูณ (0.28)
แสดงว่าการย้ายข้อมูลตัวยาร์เรเกอร์ชั้นเด็นตรงแบบง่ายช่วยเพิ่มความเชื่อถือได้ทั้งในการประเมิน
ค่าเฉลี่ยและร้อยละของลอกอกรีทิมของน้ำท่วมประจำเดือนของ Trinchera Creek

ขั้นที่ 5 ใช้สมการที่ (11) ขยายข้อมูลน้ำท่วมประจำเดือนของ Trinchera Creek ในช่วง (1956-1960) และ (1971-1975) โดยอาศัยข้อมูลของ Ute Creek ซึ่งมีข้อมูลในการประเมินดังต่อไปนี้

- หากค่าเฉลี่ยและแปรเบียนร้อยละของลอกอกรีทิมของข้อมูลน้ำท่วมประจำเดือนของ Trinchera Creek ระหว่าง 1961-1970

$$\begin{aligned} \bar{Y}_1 &= 1.253 \\ S_1(Y) &= 0.354 \end{aligned}$$

ตาราง 4 ចំណូនដំណោះស្រាយចិត្ត (Monthly Floods) នៃ Trinchera Creek (1961-1970)

នៃខេត្ត Ute Creek (1956-1975) ក្នុងប្រទេស Fort Garland នគរូបាលីរាជី

Trinchera Creek

| OCT | NOV | DEC | JAN | FEB | MAR | APR | MAY | JUNE | JULY | AUG | SEPT |
|-------------|--------|--------|--------|--------|--------|--------|---------|---------|--------|--------|--------|
| 1961 15.000 | 12.000 | 9.600 | 8.500 | 7.000 | 13.000 | 43.000 | 102.000 | 104.000 | 35.000 | 39.000 | 26.000 |
| 1962 16.000 | 13.000 | 9.000 | 9.000 | 11.000 | 21.000 | 15.000 | 115.000 | 60.000 | 31.000 | 18.000 | 10.000 |
| 1963 11.000 | 8.200 | 6.800 | 5.500 | 7.000 | 18.000 | 16.000 | 16.000 | 13.000 | 12.000 | 8.200 | 10.000 |
| 1964 7.500 | 6.900 | 6.200 | 6.400 | 6.500 | 9.000 | 23.000 | 60.000 | 48.000 | 18.000 | 17.000 | 13.000 |
| 1965 10.000 | 9.500 | 7.600 | 6.400 | 8.600 | 8.300 | 35.000 | 61.000 | 95.000 | 58.000 | 36.000 | 21.000 |
| 1966 15.000 | 13.000 | 12.000 | 7.400 | 11.000 | 28.000 | 53.000 | 43.000 | 22.000 | 26.000 | 11.000 | |
| 1967 8.300 | 9.100 | 8.700 | 7.000 | 7.500 | 9.500 | 11.000 | 20.000 | 23.000 | 15.000 | 20.000 | 13.000 |
| 1968 11.000 | 10.000 | 8.300 | 5.000 | 6.000 | 9.500 | 16.000 | 67.000 | 116.000 | 47.000 | 44.000 | 20.000 |
| 1969 14.000 | 13.000 | 8.600 | 8.400 | 10.000 | 30.000 | 57.000 | 84.000 | 41.000 | 31.000 | | |
| 1970 18.000 | 16.000 | 20.000 | 12.000 | 12.000 | 14.000 | 35.000 | 119.000 | 97.000 | 38.000 | 25.000 | 22.000 |

Ute Creek

| OCT | NOV | DEC | JAN | FEB | MAR | APR | MAY | JUNE | JULY | AUG | SEPT |
|-------------|--------|--------|--------|--------|--------|---------|---------|---------|---------|---------|--------|
| 1956 18.000 | 16.000 | 7.800 | 5.000 | 7.000 | 30.000 | 72.000 | 81.000 | 124.000 | 44.000 | 27.000 | 8.200 |
| 1957 11.000 | 10.000 | 8.200 | 4.500 | 6.000 | 24.000 | 67.000 | 91.000 | 27.000 | 49.000 | 36.000 | 9.600 |
| 1958 16.000 | 14.000 | 6.500 | 6.700 | 12.000 | 54.000 | 149.000 | 132.000 | 24.000 | 68.000 | 41.000 | 41.000 |
| 1959 2.400 | 3.200 | .500 | 1.600 | 3.000 | 5.000 | 15.000 | 74.000 | 152.000 | 189.000 | 101.000 | |
| 1960 7.400 | 7.000 | 6.100 | 2.800 | 2.000 | 5.800 | 11.000 | 30.000 | 28.000 | 4.500 | 8.200 | .700 |
| 1961 11.000 | 9.000 | 11.000 | 5.500 | 11.000 | 55.000 | 102.000 | 86.000 | 34.000 | 49.000 | 52.000 | |
| 1962 18.000 | 12.000 | 9.000 | 9.500 | 10.000 | 64.000 | 85.000 | 46.000 | 37.000 | 21.000 | 14.000 | |
| 1963 8.800 | 6.200 | 5.000 | 4.800 | 6.400 | 22.000 | 17.000 | 14.000 | 9.600 | 22.000 | 28.000 | 8.400 |
| 1964 3.100 | 2.700 | 1.800 | 1.700 | 2.000 | 3.500 | 14.000 | 33.000 | 19.000 | 14.000 | 34.000 | 27.000 |
| 1965 7.700 | 4.000 | 3.500 | 4.000 | 3.500 | 9.600 | 49.000 | 71.000 | 152.000 | 108.000 | 124.000 | 76.000 |
| 1966 27.000 | 14.000 | 8.000 | 7.500 | 19.000 | 38.000 | 69.000 | 53.000 | 101.000 | 80.000 | 10.000 | |
| 1967 7.800 | 8.800 | 5.000 | 5.500 | 8.800 | 16.000 | 33.000 | 55.000 | 63.000 | 107.000 | | |
| 1968 15.000 | 12.000 | 7.000 | 5.000 | 5.000 | 8.800 | 15.000 | 95.000 | 104.000 | 112.000 | 168.000 | 26.000 |
| 1969 14.000 | 11.000 | 5.600 | 6.400 | 6.000 | 12.000 | 51.000 | 71.000 | 95.000 | 76.000 | 141.000 | 19.000 |
| 1970 17.000 | 12.000 | 8.000 | 7.000 | 7.500 | 29.000 | 74.000 | 92.000 | 68.000 | 41.000 | 136.000 | |
| 1971 22.000 | 16.000 | 11.000 | 11.000 | 11.000 | 15.000 | 22.000 | 30.000 | 33.000 | 12.000 | | |
| 1972 18.000 | 10.000 | 7.500 | 6.000 | 11.000 | 15.000 | 20.000 | 21.000 | 8.000 | 8.500 | 16.000 | |
| 1973 21.000 | 10.000 | 6.400 | 5.500 | 6.200 | 7.800 | 31.000 | 198.000 | 172.000 | 96.000 | 46.000 | 15.000 |
| 1974 12.000 | 7.300 | 4.000 | 4.000 | 13.000 | 20.000 | 38.000 | 22.000 | | 13.000 | 24.000 | 4.700 |
| 1975 7.500 | 4.700 | 4.000 | 4.500 | 7.500 | 42.000 | 117.000 | 111.000 | | 89.000 | 25.000 | 28.000 |

- หากาเฉลี่ยและแแวนเรียนซ์ของลอกอะริทึมของข้อมูลน้ำท่วมประจำเดือนของ Ute Creek ระหว่าง 1961-1970

$$\bar{X}_1 = 1.274$$

$$S_1(X) = 0.492$$

- ค่า $\hat{r} = 0.856$

$$\theta = 1$$

$$\alpha = \left[\frac{120(120-4)(120-1)}{(120-1)(120-3)(120-2)} \right]^{\frac{1}{2}} \\ = 1.004$$

แทนค่าสัมประสิทธิ์ดังๆ ลงในสมการที่ 11 จะได้สมการรีเกรชันเส้นตรงแบบง่าย

$$Y_t = 1.253 + 0.856 \left(\frac{0.354}{0.492} \right) (X_t - 1.274) + \\ 1.004(1)(1-0.856^2)^{\frac{1}{2}}(0.354) \varepsilon_t$$

$$Y_t = 0.468 + 0.616 X_t + 0.184 \varepsilon_t$$

เมื่อ

Y_t = ปริมาณน้ำท่วมประจำเดือนของ Trinchera Creek

X_t = ปริมาณน้ำท่วมประจำเดือนของ Ute Creek

ε_t = ตัวแปรランด์อมซึ่งมีการแจกแจงแบบปกติ (Normal Variate) มีค่าเฉลี่ยเท่ากับศูนย์ และมีแแวนเรียนเท่ากับหนึ่ง

สมการรีเกรชันเส้นตรงแบบง่ายนี้สามารถขยายข้อมูลของ Trinchera Creek ระหว่าง (1956-1960) และ (1971-1975) ได้โดยใช้ข้อมูลของ Ute Creek และเลขランด์อมปกติที่มีค่าเฉลี่ยเท่ากับ 0 และแแวนเรียนซ์เท่ากับ 1 ที่สร้างขึ้นมา (Generated Normal Random Numbers [0, 1])

ยกตัวอย่าง จากตารางที่ 4 ปริมาณน้ำท่วมในเดือนกรกฎาคม 1959 ของ Ute Creek คือ $X_t' = 189$ ลบ.ฟุต/วินาที หรือ $X_t = \log 189 = 2.276$ เลขแรนด์อมป์กติ $[0, 1]$ ที่สร้างขึ้น $\varepsilon_t = -0.348$

$$\begin{aligned} Y_t &= 0.468 + 0.616(2.276) + 0.184(-0.348) \\ &= 1.8062 \end{aligned}$$

$$Y_t' = \log^{-1}(1.8062) = 64.01 \text{ ลบ.ฟุต/วินาที}$$

\therefore ปริมาณน้ำท่วมของ Trinchera Creek ในเดือนกรกฎาคม 1959 ที่คำนวณได้ = 64.01 ลบ.ฟุต/วินาที

ในทำนองเดียวกันจะสามารถคำนวณหาปริมาณน้ำท่วมของ Trinchera Creek ในเดือนต่างๆ ระหว่าง (1956-1960) และ (1971-1975) ได้ ดังแสดงในตารางที่ 5 และจากข้อมูลน้ำท่วมประจำเดือนจะสามารถคำนวณหาปริมาณน้ำท่วมประจำเดือนระหว่าง (1956-1960) และ (1971-1975) ได้ ดังแสดงไว้ในตารางที่ 6

ขั้นที่ 6 ค่าเฉลี่ยและแปรเบียนซ์ของ Trinchera Creek สามารถคำนวณใหม่ โดยใช้สมการที่ 12 และ 13 ได้ดังนี้

$$\bar{Y}' = 68.87$$

$$S^2(Y') = 1061.27$$

สรุป

ค่า \bar{Y}' และ $S^2(Y')$ ของ Trinchera Creek ที่คำนวณได้ในขั้นที่ 6 จะสามารถนำไปใช้ในการวิเคราะห์ความถี่ของน้ำท่วมที่ให้ความเชื่อถือได้มากกว่าวิเคราะห์โดยใช้ค่าเฉลี่ยและค่าแปรเบียนซ์ของข้อมูลเดิม

ຕາມຮາງ 5 ຈັດຄູນຮົມຮາມເນື່ອທີ່ມປະກະຈຳໃຫຍ່ຕົວນຸ້ອງ Trincheria Creek ທີ່ບໍ່ຍາເພີ່ມເປັນໄດ້ໃຫ້ສມາເຮົາ 11

| OCT | NOV | DEC | JAN | FEB | MAR | APR | MAY | JUNE | JULY | AUG | SEPT |
|-------------|--------|--------|--------|--------|--------|--------|--------|--------|--------|--------|--------|
| 1956 3.271 | 19.261 | 14.408 | 6.291 | 11.658 | 13.701 | 30.167 | 39.311 | 51.224 | 36.584 | 40.311 | 11.922 |
| 1957 6.371 | 8.142 | 8.258 | 8.725 | 6.772 | 4.189 | 37.445 | 32.679 | 26.626 | 20.839 | 63.570 | 13.973 |
| 1958 11.872 | 17.281 | 8.921 | 7.313 | 5.316 | 13.669 | 36.244 | 93.133 | 48.354 | 15.377 | 48.229 | 31.148 |
| 1959 3.325 | 8.370 | 3.936 | 5.850 | 4.259 | 14.081 | 17.606 | 56.711 | 49.259 | 64.009 | 33.000 | 26.681 |
| 1960 8.699 | 6.634 | 13.470 | 4.916 | 3.100 | 7.579 | 18.288 | 35.937 | 21.302 | 7.331 | 11.283 | 1.896 |
| OCT | NOV | DEC | JAN | FEB | MAR | APR | MAY | JUNE | JULY | AUG | SEPT |
| 1971 20.225 | 16.611 | 17.003 | 14.257 | 24.307 | 13.820 | 12.945 | 18.781 | 31.321 | 21.976 | 13.616 | 33.812 |
| 1972 15.412 | 13.069 | 14.272 | 8.363 | 13.293 | 9.679 | 22.521 | 28.948 | 12.111 | 12.135 | 6.045 | 15.249 |
| 1973 16.122 | 7.793 | 11.258 | 9.636 | 29.377 | 9.802 | 16.158 | 78.987 | 93.835 | 52.487 | 61.905 | 11.394 |
| 1974 7.039 | 7.081 | 6.702 | 3.774 | 11.439 | 11.976 | 17.379 | 46.629 | 26.931 | 22.478 | 8.004 | 5.049 |
| 1975 12.284 | 9.920 | 10.528 | 9.084 | 10.193 | 9.697 | 18.022 | 39.261 | 76.248 | 24.470 | 23.092 | 27.046 |

ຕາມຮາງ 6 ຈັດຄູນຮົມຮາມເນື່ອທີ່ມປະກະຈຳໃຫຍ່ຕົວນຸ້ອງ Trincheria Creek ທີ່ບໍ່ຍາເພີ່ມເປັນໄດ້ໃຫ້ສມາເຮົາ 11

| Year | Annual Flood | Year | Annual Flood |
|------|--------------|------|--------------|
| 1956 | 51.22 | 1971 | 33.81 |
| 1957 | 63.57 | 1972 | 28.92 |
| 1958 | 93.13 | 1973 | 93.84 |
| 1959 | 64.01 | 1974 | 46.63 |
| 1960 | 35.94 | 1975 | 76.25 |

เอกสารอ้างอิง

1. Fiering, M.B., 1963, "Use of Correlation to Improve Estimates of the Mean and Variance.", Professional Paper 434-C, U.S. Geological Survey.
2. Matalas, N.C., and Jacobs, B., 1964, "A Correlation Procedure for Augmenting Hydrologic Data", Professional Paper 434-E, U.S. Geological Survey.
3. Salas, J.D. 1980, "Transfer of Information to Improve Estimates of Flood Frequencies", Hydrology for Transportation Engineers, U.S. Department of Transportation.
4. U.S Water Resources Council, 1976, "Flood Flow Frequency", Bulleition No. 17 of the Hydrology Committee, Washington, D.C.