

การประเมินศักยภาพของน้ำต้นทุนในการ

ปฏิบัติงานระบบอ่างเก็บน้ำบนพื้นฐาน

ความนำเข้าเชือกอี้ดี้ของลุ่มน้ำแม่กลอง

Water Supply Assessment for
Reliability Based Multiple
Reservoir System Operation of
Mae Klong River Basin

อารียา ฤทธิมา¹
วรรุษ วุฒิภัย²

บทคัดย่อ

แบบจำลองการปฏิบัติงานระบบอ่างเก็บน้ำ และแบบจำลองความนำเข้าเชือกอี้ดี้ของการปฏิบัติงานระบบอ่างเก็บน้ำในลุ่มน้ำแม่กลองถูกพัฒนาขึ้นมาโดยอาศัยข้อมูลอุดตุ-อุทกวิทยารายวันตั้งแต่ปี พ.ศ. 2528-2547 โดยนำทฤษฎีการวิเคราะห์ความนำเข้าเชือกอี้ดี้มาประยุกต์ใช้เพื่อกำหนดสภาวะความล้มเหลวของระบบในเทอมของ Load และ Resistance 3 สภาวะได้แก่ สภาวะน้ำท่วม สภาวะการขาดน้ำ และสภาวะที่ระบบไม่สามารถผลิตพลังงานไฟฟ้าได้เต็มศักยภาพ ทั้งนี้เพื่อวิเคราะห์หาพื้นที่ซึ่งสภาวะขึ้นจำกัดสำหรับนำมาคำนวณนำเข้าเชือกอี้ดี้ของการปฏิบัติงานระบบอ่างเก็บน้ำใน 2 ลักษณะคือรูปแบบความต้องการน้ำในอดีตถึง

ปัจจุบัน และรูปแบบความต้องการน้ำที่คาดว่าจะเกิดขึ้นในอนาคต ตลอดจนประเมินปริมาณน้ำต้นทุนที่ระบบสามารถตอบสนองได้สูงสุดภายใต้ความนำเข้าเชือกอี้ดี้ที่ยอมรับได้ ผลการศึกษาที่ได้พบว่าค่าความนำเข้าเชือกอี้ดี้ของการปฏิบัติงานอ่างเก็บน้ำปัจจุบันอยู่ในเกณฑ์ค่อนข้างดีก่อร้ายคือร้อยละ 98.60 99.80-100 และ 73.60 ของทั้ง 3 สภาวะตามลำดับ อย่างไรก็ได้เมื่อความต้องการน้ำในอนาคตสูงขึ้น ค่าความนำเข้าเชือกอี้ดี้ได้ในสภาวะของ การขาดน้ำและความสามารถในการผลิตพลังงานไฟฟ้าจะลดลง ในขณะที่โอกาสเสี่ยงต่อการเกิดน้ำท่วมล้นดลึงแทบจะไม่เกิดขึ้นเลย นอกจากนี้ปริมาณน้ำต้นทุนที่มีอยู่สามารถตอบสนองต่อ

¹นิสิตปริญญาเอก สาขาวิชาชีวกรรมชลประทาน คณะวิศวกรรมศาสตร์ กำแพงแสน มหาวิทยาลัยเกษตรศาสตร์ วิทยาเขตกำแพงแสน

²รองศาสตราจารย์ ภาควิชาชีวกรรมชลประทาน คณะวิศวกรรมศาสตร์ กำแพงแสน มหาวิทยาลัยเกษตรศาสตร์ วิทยาเขตกำแพงแสน

ความต้องการน้ำเพิ่มขึ้นได้ประมาณร้อยละ 35 ของปริมาณความต้องการน้ำปัจจุบันที่ค่าความนำ เชือกถือที่ยอมรับได้ร้อยละ 95 หรืออาจกล่าวได้ว่าการยอมให้เกิดความเสี่ยงต่อการขาดน้ำเพิ่มขึ้นประมาณร้อยละ 5 ทำให้สามารถนำน้ำไปใช้ในระบบได้ถึง 9,451 ล้าน ลบ.ม.ต่อปี

isified at 95% of allowable reliability. In other words, if 5% of shortage risk was allowed, the potential of water supply to meet the desirable water requirement was higher as 9,451 mcm./year.

Abstract

The multiple reservoir system operation model and reliability based multiple reservoir system operation model of Mae Klong River Basin were developed by using the daily hydro-meteorological data from 1985 to 2004. The reliability concept was applied to classify the failure domain in terms of load and resistance. The failure domain was considered into 3 modes namely flood mode, shortage mode and energy mode. The limit state functions were determined for evaluating the reliability indices (RI) in respect of the existing and expected demand pattern. The water supply potential based on the reliable reservoir operation was evaluated. The result showed that the existing operation gave the good performances of 98.60%, 99.80-100% and 73.60% of reliability for mode 1, 2 and 3 respectively. However, the increment of water requirement came into effect on the reliability reduction of shortage and energy mode apparently, whereas the risk of flood mode was hardly appeared. Additionally, 35% of water requirement increment could be sat-

Key words : Multiple reservoir system operation model, Reliability based multiple reservoir system operation model, Mae Klong river basin

1. บทนำ

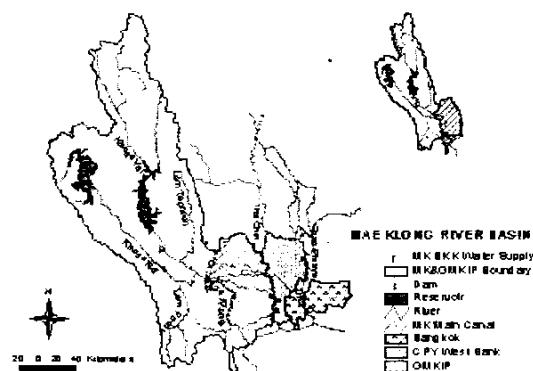
ภาวะอุณหภูมิของโลกที่ร้อนขึ้นอันเนื่องมาจากปัจจัยความเจริญทางกายภาพและวิถีการดำเนินชีวิตของมนุษย์ในปัจจุบัน ส่งผลกระทบต่อวัฏจักรอุทกวิทยา (Hydrologic Cycle) ที่เปลี่ยนแปลงไปและปรากฏให้เห็นในรูปของภัยธรรมชาติซึ่งสร้างความเสียหายนานัปการต่อมนุษย์อยู่บ่อยครั้งในช่วงปี พ.ศ. 2548 ไม่ว่าจะเป็นการเกิดเหตุการณ์วินาศัยจากพายุเยอร์ริเคนถล่มลรรุทางตอนใต้ของสหรัฐอเมริกา หรือแม้กระถั่งการเกิดเหตุการณ์พายุไต้ฝุ่นเคลื่อนตัวเข้าพัดถล่มพื้นที่ในแถบภูมิภาคเอเชีย ส่งผลให้เกิดน้ำท่วมและแผ่นดินถล่มตามมาในหล่ายพื้นที่ รวมทั้งจังหวัดทางภาคเหนือของประเทศไทย ประกอบกับในยุคบริโภคนิยมปัจจุบัน ซึ่งการเจริญเติบโตทางเศรษฐกิจและสังคมกำลังขยายตัวมากยิ่งขึ้นทำให้น้ำดันทุนซึ่งมีอยู่จำกัดถูกนำไปใช้ในกิจกรรมต่าง ๆ มากขึ้นเป็นลำดับ การตอบสนองความต้องการให้ได้รับความพึงพอใจของทุกฝ่ายจึงเป็นไปได้ค่อนข้างยาก การขาดแคลนน้ำและการแย่งชิงน้ำจึงเป็นปัญหาที่ตามมา

สาเหตุจากความผันแปรทั้งจากกระบวนการทางอุทกวิทยาและปริมาณความต้องการน้ำที่เพิ่มขึ้นนี้ ทำให้งานด้านการบริหารจัดการน้ำมีความยุ่งยากและซับซ้อนยิ่งขึ้น หลาย ๆ หน่วยงานที่เกี่ยวข้องได้ระดมแนวคิดพยายามในการลดผลกระทบจากภัยภาวะเสี่ยง (Risk) ดังกล่าว อาจกล่าวได้ว่าแนวคิดการวิเคราะห์ความน่าเชื่อถือได้และความเสี่ยงของระบบ (Reliability Risk Concept) เพื่อประเมินพฤติกรรมของระบบป้องกันภัยธรรมชาติ เช่น แม่น้ำในระหว่างช่วงเวลาของการปฏิบัติงานระยะยาว (Chow et al., 1988; Koutsoyiannis, n.d.; Srdjevic and Obradovic, 1997) นับเป็นอีกหนึ่งกลยุทธ์ที่สามารถประเมินประสิทธิผลของการปฏิบัติงาน สำหรับน้ำไปสู่กระบวนการวางแผนการจัดการน้ำด้านทุนที่มีอยู่ให้เกิดประโยชน์สูงสุดภายใต้ความเสี่ยงที่ยอมรับได้

การศึกษานี้ได้ทำการประเมินความน่าเชื่อถือได้ในการปฏิบัติงานระบบอ่างเก็บน้ำทั้งในสภาวะความต้องการน้ำที่เป็นอยู่ในปี พ.ศ. 2528 ถึงปัจจุบัน และคาดว่าจะเกิดขึ้นในอนาคต โดยได้พัฒนาแบบจำลองการปฏิบัติงานระบบอ่างเก็บน้ำ (Multiple Reservoir System Operation Model) และแบบจำลองความน่าเชื่อถือได้ของการปฏิบัติงานระบบอ่างเก็บน้ำ (Reliability Based Multiple Reservoir System Operation Model) ซึ่งนำทฤษฎีความน่าเชื่อถือเชิงโครงสร้าง (Structural Reliability) (Nowak and Collins, 2000) มาประยุกต์ใช้ตลอดจนประเมินศักยภาพของปริมาณน้ำดันทุนที่ระบบสามารถตอบสนองต่อความต้องการได้สูงสุดภายใต้ความน่าเชื่อถือต่าง ๆ โดยเลือกรอบอ่างเก็บน้ำในลุ่มน้ำแม่กลองเป็นพื้นที่ศึกษา

1.1 ระบบอ่างเก็บน้ำในลุ่มน้ำแม่กลอง

ระบบอ่างเก็บน้ำในลุ่มน้ำแม่กลองประกอบด้วยเขื่อนเก็บกักน้ำขนาดใหญ่ 2 เขื่อนซึ่งเชื่อมต่อ กันในลักษณะขนาดคือเขื่อนครินครินทร์ ซึ่งสร้างปิดกั้นแม่น้ำแควใหญ่บริเวณบ้านเจ้าเมือง อ.ครีสวัลลี จ.กาญจนบุรี และเขื่อนวชิราลงกรณ์ สร้างปิดกั้นลำน้ำแควน้อยที่บ้านท่าขบุน อ.ทองผาภูมิ จ.กาญจนบุรี และทางด้านท้ายเขื่อนครินครินทร์มีเขื่อนทดน้ำท่าทุ่งนา ซึ่งช่วยเสริมการผลิตไฟฟ้าให้กับโรงไฟฟ้าพลังน้ำเขื่อนครินครินทร์ และควบคุมปริมาณน้ำในลำน้ำแควใหญ่ทางด้านท้ายน้ำ ปริมาณน้ำที่ปล่อยจากอ่างเก็บน้ำเขื่อนวชิราลงกรณ์และท่าทุ่งนานี้ จะถูกนำมำใช้ในกิจกรรมต่าง ๆ ทางด้านท้ายน้ำได้แก่ เพื่อการชลประทานในโครงการชลประทานแม่กลองใหญ่และโครงการชลประทานประเภทลุบนำด้วยไฟฟ้า เพื่อการอุปโภคบริโภคและผลักดันน้ำเค็ม ตลอดจนผันน้ำไปใช้ในลุ่มน้ำท่าจีนในช่วงฤดูแล้งและเพื่อการผลิตน้ำประปาในกรุงเทพมหานคร และเขตปริมณฑล โดยมีเขื่อนแม่กลองซึ่งตั้งอยู่ทางตอนล่างของลุ่มน้ำทำหน้าที่ทดน้ำไปใช้ในกิจกรรมต่างๆ ล่าวดังแสดงในภาพที่ 1



ภาพที่ 1 สุ่มน้ำแม่กลอง

1.2 ทฤษฎีความน่าเชื่อถือเชิงโครงสร้าง กับงานด้านวิศวกรรมทรัพยากรน้ำ

ในงานทางด้านวิศวกรรมโครงสร้างโดยทั่ว ๆ ไปแล้วจะพิจารณาชิ้นส่วนของโครงสร้างโดยแยกเป็นสภาวะของแรงที่กระทำต่อโครงสร้าง (Load, S) และกำลังของโครงสร้าง (Resistance, R) การที่แรงกระทำทั้งสองมีลักษณะเป็นตัวแปรสุ่ม (Random Variables) ทำให้มีโอกาสเกิดเหตุการณ์ที่กำลังของโครงสร้างน้อยกว่าแรงที่กระทำซึ่งทำให้เกิดการวินาศ (Failure) ขึ้นได้ ดังนั้นทฤษฎีความน่าเชื่อถือเชิงโครงสร้าง (Structural Reliability) จึงถูกนำมาใช้วิเคราะห์ความน่าจะเป็นที่จะเกิดการวินาศของโครงสร้าง พฤติกรรมการตอบสนองต่าง ๆ ของโครงสร้างในสภาวะที่ก่อให้เกิดการวินาศนี้ สามารถนำมากำหนดเป็นพังก์ชันสภาวะขีดจำกัด (Limit State Function) ในเทอมของแรงที่กระทำและกำลังของโครงสร้างได้ดังนี้

$$Z = g(X) = R - S \quad (1)$$

ถ้า $g(X) > 0$ โครงสร้างจะอยู่ในสภาวะปลอดภัย (Safe Mode) ในทางกลับกันหาก $g(X) < 0$ โครงสร้างจะเกิดการวินาศ (Failure Mode) และถ้าโครงสร้างอยู่ในสภาพสมดุลคือ $g(X) = 0$ หรือเรียกได้ว่า “ผิวของ การวินาศ (Failure Surface)” ซึ่งก็คือ พังก์ชันสภาวะขีดจำกัดนั้นเอง (Kijawatworra-wet, 1998) ดังนั้นโอกาสความน่าจะเป็นที่ $g(X) \geq 0$ ก็คือตัวชนีความน่าเชื่อถือได้ (Reliability Indices, RI) ดังแสดงในสมการ

$$RI = Prob[g(X) \geq 0] \quad (2)$$

ในการทำงานของเดียว กันงานวิศวกรรมทรัพยากร

น้ำสามารถนำทฤษฎีความน่าเชื่อถือเชิงโครงสร้างมาประยุกต์ใช้ในการวิเคราะห์ความน่าเชื่อถือได้ในการปฏิบัติงานระบบอ่างเก็บน้ำระยะยาวได้ โดยอาศัยแนวคิดความสัมพันธ์ของโครงสร้าง (Structure Related) เพื่อแยกองค์ประกอบของระบบที่พิจารณายกตัวอย่าง เช่น ในระบบการจัดการน้ำดันทุนนั้น ปริมาณความต้องการน้ำจะถูกกำหนดให้เป็น Load และปริมาณน้ำดันทุนที่มีอยู่จะเป็น Resistance ของระบบ หรือแม้กระทั่งในกระบวนการคุมภาวะน้ำท่วม ปริมาณน้ำที่ไหลเข้าอ่างสูบน้ำจะถือว่าเป็น Load ของระบบ ในขณะที่ปริมาตรสำรองเพื่อการป้องกันน้ำท่วมน้ำจะกำหนดให้เป็น Resistance เป็นต้น (Duckstein and et al., 1987) องค์ประกอบที่ได้จะถูกนำมากำหนดสภาวะความล้มเหลวของระบบ (Failure Mode) สำหรับนำมาใช้ศึกษาทางการพัฒนาลุ่มน้ำเต็มศักยภาพที่คาดว่าจะเกิดขึ้นในอนาคตความน่าเชื่อถือได้และความเสี่ยงในงานวิศวกรรมทรัพยากรน้ำในลำดับถัดไป

2. อุปกรณ์และวิธีการ

2.1 รวบรวมข้อมูล

ข้อมูลที่ใช้ศึกษาประกอบด้วยอุดตุ-อุทกวิทยาของอ่างเก็บน้ำรายวันตั้งแต่ปี พ.ศ. 2528-2547 ที่ผ่านการตรวจสอบความถูกต้องในเมืองต้นก่อนนำมาใช้งานได้แก่ ข้อมูลฝน ข้อมูลปริมาณน้ำท่า ข้อมูลการระเหยและการรั่วซึม ข้อมูลกิจกรรมการใช้น้ำต่าง ๆ และข้อมูลการจัดสรรน้ำในลุ่มน้ำ แม่กลองซึ่งดำเนินงานภายใต้ความรับผิดชอบของสำนักชลประทานที่ 13 กรมชลประทาน และการไฟฟ้าฝ่ายผลิตแห่งประเทศไทย (กฟผ.) ตลอดจนข้อมูลภัยภาพของอ่างเก็บน้ำที่จำเป็น

2.2 พัฒนาแบบจำลองการปฏิบัติงานระบบอ่างเก็บน้ำรายวัน

เป็นแบบจำลองที่เลียนแบบการปฏิบัติงานจริงรายวันของระบบอ่างเก็บน้ำในลุ่มน้ำแม่กลองตั้งแต่ปี พ.ศ. 2528-2547 ทั้งนี้ได้กำหนดเงื่อนไขและปรับเทียบค่าพารามิเตอร์ต่าง ๆ ให้ใกล้เคียงและสอดคล้องกับสถานการณ์ปัจจุบันมากที่สุด

2.3 พัฒนาแบบจำลองความนำเชื้อถือได้ในการปฏิบัติงานระบบอ่างเก็บน้ำ และทดสอบผลของแบบจำลอง

พัฒนาแบบจำลองความนำเชื้อถือได้ใน การปฏิบัติงานระบบอ่างเก็บน้ำในรูปของฟังก์ชัน สภาวะขัดจำกัด โดยประยุกต์ใช้ทฤษฎีความนำ เชื้อถือเชิงโครงสร้างสำหรับกำหนดสภาวะความล้มเหลวของระบบในเทอมของ Load และ Resistance 3 สภาวะ ได้แก่ สภาวะน้ำท่วม (Flood Mode) สภาวะขาดน้ำ (Shortage Mode) และ สภาวะที่ระบบไม่สามารถผลิตพลังงานไฟฟ้าได้เต็มศักยภาพ ตามแผนการผลิตปัจจุบันของ กพพ. (Energy Mode) ฟังก์ชันสภาวะขัดจำกัดที่ได้จะผ่านการทดสอบค่าความนำเชื้อถือได้และปรับเทียบ จน กระทั่งฟังก์ชันดังกล่าวสามารถเป็นตัวแทนในการประเมินผลการปฏิบัติงานของแต่ละสภาวะที่ให้ค่าความนำเชื้อถือได้สอดคล้องกับผลการปฏิบัติงานจริงมากที่สุด จากนั้นประเมินค่าความนำเชื้อถือได้ ของการปฏิบัติงานระบบอ่างเก็บน้ำในสภาวะ ความต้องการน้ำปัจจุบันซึ่งมีแนวโน้มสูงขึ้น และ สภาวะความต้องการน้ำซึ่งมีแนวโน้มคงที่ตามทิศ 198,927 ไร่ และพื้นที่ชลประทานแม่กลองใหญ่รวมเพิ่มเป็น 320,000 ไร่ ตลอดจนโครงการผันน้ำจากลุ่มน้ำแม่กลองสู่จังหวัดอุทัยธานี 送ผลให้

ปริมาณความต้องการใช้น้ำในอนาคตคาดว่าจะเพิ่มขึ้นเป็น 10,426 ล้าน ลบ.ม./ปี

เมื่อทำการเปรียบเทียบปริมาณน้ำตันทุนที่มีอยู่กับปริมาณความต้องการน้ำทั้งในสภาวะที่เป็นอยู่ในอดีตถึงปัจจุบันและที่คาดว่าจะเพิ่มขึ้นในอนาคต ในภาพรวมสรุปได้ว่าลุ่มน้ำแม่กลองมีปริมาณน้ำตันทุนเพียงพอที่จะรองรับปริมาณความต้องการใช้น้ำในด้านต่าง ๆ อย่างไรก็ตามอาจประสบปัญหาสภาวะการขาดแคลนน้ำบ้างในช่วงฤดูแล้ง ที่ปริมาณน้ำตันทุนของระบบมีน้อย ดังนั้นกลยุทธ์ในการบริหารจัดการระบบอ่างเก็บน้ำที่เหมาะสมจะช่วยให้การจัดการในระยะยาวเกิดประโยชน์เชิงรูปธรรมสูงสุด

2.4 ประเมินศักยภาพของปริมาณน้ำตันทุนที่ระบบสามารถตอบสนองต่อความต้องการได้สูงสุดภายใต้ความนำเชื้อถือที่ยอมรับได้

ทำการประเมินศักยภาพของปริมาณน้ำตันทุนที่มีอยู่ของลุ่มน้ำแม่กลองในปัจจุบัน และ คาดการณ์ปริมาณน้ำตันทุนที่ระบบสามารถตอบสนองต่อความต้องการได้สูงสุดที่ระดับความนำ เชื้อถือต่าง ๆ โดยใช้ฟังก์ชันสภาวะขัดจำกัดที่พัฒนาขึ้นมา

3. ผลและวิเคราะห์

3.1 ภาพรวมของปริมาณน้ำตันทุนในระบบลุ่มน้ำแม่กลองกับความต้องการน้ำปัจจุบัน แหล่งน้ำตันทุนที่สำคัญของระบบลุ่มน้ำแม่กลองมาจาก 2 แหล่งด้วยกัน ประกอบด้วยปริมาณน้ำที่ไหลเข้าอ่างเก็บน้ำสุทธิทั้งระบบ (Net Reservoir Inflow, NRI) และปริมาณ Side Flow (SF) รวมทั้งสิ้น 12,717 ล้าน ลบ.ม./ปี โดยแยกเป็นปริมาณน้ำที่ไหลเข้าอ่างเก็บน้ำสุทธิเท่ากับ 9,936

ล้าน ลบ.ม./ปี และปริมาณ Side Flow ที่เขื่อนครินครินทร์และเขื่อนชีราลงกรณ รวมเป็น 2,781 ล้าน ลบ.ม./ปี อย่างไรก็ตามพบว่าประมาณร้อยละ 87 ของ ปริมาณน้ำดันทุนทั้งหมดรายปีจะอยู่ในช่วงฤดูฝน และเป็นปริมาณน้ำที่ไหลเข้าเก็บน้ำอ่างเก็บน้ำ สุทธิเป็นส่วนใหญ่ ในขณะที่ปริมาณน้ำดันทุนของระบบในช่วงฤดูแล้งมีปริมาณค่อนข้างน้อย คิด เป็นร้อยละ 23 ของปริมาณน้ำดันทุนทั้งหมดรายปี เท่านั้น ในขณะที่ปริมาณความต้องการน้ำเพื่อใช้ใน กิจกรรมการต่าง ๆ ในระบบลุ่มน้ำแม่กลองมีค่า เท่ากับ 6,975 ล้าน ลบ.ม./ปี ซึ่งร้อยละ 69 ของ ปริมาณความต้องการน้ำทั้งหมดจะถูกนำไปใช้เพื่อ การชลประทานของในเขตโครงการชลประทานแม่- กลองใหญ่ อย่างไรก็ได้มีพิจารณาปริมาณความ ต้องการน้ำรายฤดูกาลพบว่ามีปริมาณไก่ล้อเคียงกัน ทั้งในช่วงฤดูฝนและฤดูแล้ง เนื่องจากพื้นที่ ชลประทานทั้งหมดของโครงการในช่วงฤดูฝนมี ประมาณ 2,509,459 ไร่ ซึ่งมากกว่าในช่วงฤดูแล้ง เกือบ 300,000 ไร่ ในปัจจุบันได้มีโครงการศึกษา เพื่อจัดทำแผนหลักรองรับการพัฒนาแหล่งน้ำและ ปรับปรุงโครงการชลประทานของลุ่มน้ำแม่กลอง สำหรับแผนพัฒนาเศรษฐกิจและสังคมแห่งชาติ ฉบับที่ 9 โครงการที่สำคัญประกอบด้วยงาน ปรับปรุงโครงการชลประทานทั่วโลก

3.2 แนวคิดในการพัฒนาแบบจำลอง

1) แบบจำลองการปฏิบัติงานระบบอ่างเก็บน้ำรายวัน

แบบจำลองนี้ถูกพัฒนาขึ้นมาโดยอาศัย หลักการวิเคราะห์สมดุลของน้ำ (Water Balance) ตามเกณฑ์การปฏิบัติงานอ่างเก็บน้ำ (Operating Rule) ของแต่ละอ่าง และเพื่อให้สอดคล้องกับ แนวทางการปฏิบัติงานอ่างเก็บน้ำจริง การศึกษา

นี้ได้ใช้ Rule Curve ซึ่งได้ปรับปรุงในปี พ.ศ. 2544 เป็นเกณฑ์การปฏิบัติงานสำหรับอ่างเก็บน้ำเขื่อน ครินครินทร์และชีราลงกรณ ในขณะที่เกณฑ์การ ปฏิบัติงานอ่างเก็บน้ำของเขื่อนท่าทุ่งนาและเขื่อน แม่กลองมีลักษณะคล้ายคลึงกันกล่าวคือจะพยายาม รักษาระดับน้ำเก็บกักบริเวณหน้าเขื่อนที่ประมาณ 58.65 และ 22.50 ม.รทก. ตามลำดับ กำหนด หลักเกณฑ์การสูบน้ำกลับจากผลการวิเคราะห์หา ลักษณะน้ำที่สูบกลับเทียบกับปริมาณน้ำที่ ปล่อยจริงจากเขื่อนท่าทุ่งนา น้ำจากเขื่อนแม่- กลองจะถูกจัดสรรไปใช้ในกิจกรรมต่าง ๆ ตาม ลำดับความสำคัญโดยคำนึงถึงผู้ที่เคยใช้น้ำอยู่ก่อน ตลอดจนพิจารณาจากสิทธิ์การใช้น้ำ (Water Right) ทั้งในลุ่มน้ำและนอกลุ่มน้ำตามลำดับดังนี้ การ อุปโภคและบริโภค การรักษาระบบนิเวศน์ทางด้าน ท้ายน้ำ การชลประทานในโครงการชลประทาน แม่กลองใหญ่และโครงการชลประทานประนطةสูบน้ำ การผลิตน้ำดื่มที่โรงผลิตน้ำมaha สวัสดี และการผัน น้ำเพื่อการชลประทานฤดูแล้งในลุ่มน้ำท่าจีน

2) แบบจำลองความน่าเชื่อถือได้ของการ ปฏิบัติงานระบบอ่างเก็บน้ำ

การศึกษานี้ได้กำหนดสภาวะความล้มเหลว ของระบบทั้ง 3 สภาวะดังนี้คือ สำหรับสภาวะน้ำท่วม (Flood Mode) กำหนดให้ปริมาณน้ำที่ปล่อยจาก อ่างเก็บน้ำเป็น Load และความจุของลำน้ำเป็น Resistance ในขณะที่สภาวะขาดน้ำ (Shortage Mode) ปริมาณความต้องการน้ำสำหรับนำไปใช้ ในกิจกรรมต่าง ๆ ของลุ่มน้ำแม่กลองจะถูกกำหนด ให้เป็น Load และปริมาณน้ำดันทุนที่มีอยู่กำหนด ให้เป็น Resistance ในที่นี้ได้แบ่งออกเป็น 2 กรณีคือ กรณีแรกปริมาณน้ำดันทุนของระบบจะพิจารณา เฉพาะปริมาณน้ำเก็บกักที่มีอยู่ของเขื่อนครินครินทร์

และชีวิตรังกรณ์เท่านั้น สำหรับกรณีที่ส่องปริมาณน้ำตันทุนของระบบจะรวมถึงปริมาณน้ำเก็บกักที่มีอยู่ และปริมาณ Side Flow ทั้งหมดอีกด้วย สำหรับสภาวะที่ระบบไม่สามารถผลิตพลังงานไฟฟ้าได้เต็มศักยภาพตามแผนการผลิตในปัจจุบัน (Energy Mode) กำหนดให้ระดับน้ำที่ช่วงเวลาใดๆ เป็น Load และระดับน้ำในอ่างเก็บน้ำที่สามารถเดินเครื่องกำเนิดไฟฟ้าได้เต็มที่เป็น Resistance ดังรูปไว้ในตารางที่ 1

ตารางที่ 1 Load และ Resistance ที่กำหนด

Mode	Release (Rt)	River Capacity (C)
1. Flood Mode		
2. Shortage Mode	Water Demand (Dt)	Water Supply (WS)
-Case 1	Dt	WS=NRIt
-Case 2	Dt	WS=NRIt+SF
3. Energy Mode	Water Level (WLt)	Max. Water Level

ทำการจำลองการปฏิบัติงานของระบบอ่างเก็บน้ำรายวันโดยใช้ Combination ต่างๆ ของตัวแปรสุ่มหลักเป็นข้อมูล Input ได้แก่ X1 X2 X3 X4 และ X5 ซึ่งหมายถึงปริมาณน้ำที่ไหลเข้าอ่างเก็บน้ำสุทธิ (Net Reservoir Inflow) ของเขื่อนศรีนครินทร์ วิธีรังกรณ์ ทำทุ่งนา แม่กลอง และปริมาณความต้องการน้ำในกิจกรรมต่างๆ ตามลำดับ ผลที่ได้จากการจำลองจะทำให้ทราบค่าความเสี่ยงในแต่ละ Combination ของตัวแปรสุ่มของทั้ง 3 สภาวะ จากนั้นจะคัดเลือก Combination ต่างๆ ของตัวแปรสุ่มที่สามารถจำลองการปฏิบัติงานแล้วให้ค่าความเสี่ยงในช่วงที่ยอมรับได้ทำการวิเคราะห์หาค่าสัมประสิทธิ์ความล้มเหลวระหว่าง Combination ของข้อมูล Input ต่างๆ กับค่าความเสี่ยงที่ยอมรับได้ เพื่อนำมาใช้กำหนดพังก์ชัน

สภาวะชุดจำกัดในรูปของสมการเชิงเส้นในลำดับสุดท้ายจะทดสอบด้วยความนำเข้าถือได้ของการปฏิบัติงานระบบอ่างเก็บน้ำ โดยทำการสังเคราะห์อนุกรมเวลาของตัวแปรสุ่มทั้ง 5 ตามพังก์ชันการแจกแจงโดยอาศัยความน่าจะเป็นของแต่ละตัวแปร เพื่อนำคุณสมบัติทางสถิติซึ่งในที่นี้คือค่าเฉลี่ยของอนุกรมเวลาที่สังเคราะห์ได้มาแทนค่าในพังก์ชันสภาวะชุดจำกัด หากค่าที่ได้เกินความเสี่ยงที่ยอมรับได้ แสดงว่าระบบอยู่ในสภาวะความล้มเหลว จากนั้นทำซ้ำหลาย ๆ รอบในลักษณะของ Monte Carlo Experiment และตรวจสอบค่าความนำเข้าถือได้ของระบบบนพื้นฐานของเวลา

ในที่นี้ได้วิเคราะห์หาค่าความนำเข้าถือได้ของการปฏิบัติงานระบบอ่างเก็บน้ำโดยพิจารณารูปแบบของปริมาณความต้องการน้ำ 2 ลักษณะที่แตกต่างกันกล่าวคือ กรณีแรกจะพิจารณารูปแบบความต้องการน้ำจริงดังต่อไปนี้ พ.ศ. 2528-2547 ซึ่งจะท่อนสภาวะความต้องการน้ำจริงจนกระทั่งถึงปัจจุบันที่มีแนวโน้มสูงขึ้นเป็นลำดับ โดยผลรวมของปริมาณความต้องการน้ำเฉลี่ยทุกกิจกรรมการใช้น้ำในปี พ.ศ. 2547 คิดเป็น 22.80 ล้าน ลบ.ม./วัน (T1) อย่างไรก็ตามสภาวะความต้องการน้ำนี้คาดว่าจะมีแนวโน้มคงที่ตามทิศทางการพัฒนาลุ่มน้ำเดิมคักยภาพที่คาดว่าจะเกิดขึ้นในอนาคต ดังนั้นจึงได้สังเคราะห์ข้อมูลปริมาณความต้องการน้ำรายวันโดยใช้พังก์ชันการแจกแจงแบบ Normal ซึ่งกำหนดให้ค่าเฉลี่ยของปริมาณความต้องการน้ำรายวัน และส่วนเบี่ยงແນ蚂ตรฐานเท่ากับค่าสูงสุดจริงในปี พ.ศ. 2547 คือ 22.80 ล้าน ลบ.ม./วัน และ 6.70 ตามลำดับ ทั้งนี้เพื่อกำหนดเป็นรูปแบบของปริมาณความต้องการน้ำที่จะท่อนสภาวะความต้องการน้ำที่แท้จริงในอนาคต (T2)

3.3 ผลการจำลองการปฏิบัติงานระบบอ่างเก็บน้ำ

จากการประเมินสภาพการบริหารจัดการระบบอ่างเก็บน้ำในลุ่มน้ำแม่กลองจริงรายวันตั้งแต่ปี พ.ศ. 2528-2547 พบว่าปริมาณน้ำที่ปล่อยจากเขื่อนครินทร์ทั้งหมดจะสูงกว่าเขื่อนวชิราลงกรณ์ประมาณร้อยละ 4 เมื่อตรวจสอบข้อมูลปริมาณน้ำที่เหลือเข้าอ่างสูทธิของเขื่อนครินทร์ซึ่งมีสัดส่วนต่ำกว่าเขื่อนวชิราลงกรณ์ถึงร้อยละ 8 กับความสามารถในการเก็บกักน้ำได้มากกว่าเขื่อนวชิราลงกรณ์เกือบสองเท่า อาจกล่าวได้ว่าแนวทางการเพิ่มสัดส่วนการใช้น้ำในอ่างเก็บน้ำเขื่อนวชิราลงกรณ์ให้มากขึ้นเพื่อลดผลกระทบของสภาวะน้ำท่วม ตลอดจนเก็บกักน้ำไว้ใช้ในเขื่อนครินทร์ให้ได้มากที่สุดเป็นแนวทางการบริหารจัดการน้ำเชิงอนุรักษ์เพื่อนำน้ำไปใช้ประโยชน์ในระยะยาวต่อไป ผลการจำลองการปฏิบัติงานโดยใช้ Rule Curve เป็นเกณฑ์การปฏิบัติงานสำหรับเขื่อนครินทร์และวชิราลงกรณ์พบว่า สามารถตอบรับได้อย่างสอดคล้องตามแนวทางที่กล่าวมาข้างต้นกล่าวคือ สามารถเพิ่มสัดส่วนการใช้น้ำจากอ่างเก็บน้ำเขื่อนวชิราลงกรณ์ขึ้นร้อยละ 1.64 และลดการปล่อยน้ำจากเขื่อนครินทร์ลงได้ถึงร้อยละ 1.67 โดยปริมาณน้ำที่ปล่อยทั้งหมดจากระบบน้อยกว่าการปฏิบัติงานจริงเล็กน้อย นอกจากนี้ยังลดปริมาณน้ำส่วนเกิน (Surplus Release) ที่ปล่อยบริเวณท้ายเขื่อนแม่กลองได้ถึงร้อยละ 1.07 อีกด้วย โดยพลังงานไฟฟ้าที่ผลิตได้ทั้งหมดเฉลี่ยรายปีจะอยู่ที่ 2,017 ล้านกิกะวัตต์ชั่วโมง ซึ่งมีค่าใกล้เคียงกับผลการปฏิบัติงานจริง และหลังจากลื้นสุดการจำลองการปฏิบัติงาน ปริมาณน้ำตันทุนที่มีอยู่ของระบบมีค่าใกล้เคียงกับสภาวะจริงของระบบ โดยมีค่า

เฉลี่ยรายปีสูงกว่าสภาวะจริงเล็กน้อย

3.4 แบบจำลองความนำเชื่อถือได้ในการปฏิบัติงานระบบอ่างเก็บน้ำ

การที่ตั้ง Load และ Resistance มีลักษณะเป็นตัวแปรสูงทำให้มีโอกาสเกิดเหตุการณ์ที่ Resistance น้อยกว่า Load ซึ่งจะทำให้ระบบประสบกับสภาวะความล้มเหลว ผลกระทบจากการตอบสนองของระบบในสภาวะความล้มเหลวนี้ สามารถนำมากำหนดพังก์ชันสภาวะขีดจำกัด เพื่อวิเคราะห์ความนำเชื่อถือได้ในการปฏิบัติงานในรูปของ

$$g(X) = \Delta_i - [c_1 X_1 + c_2 X_2 + c_3 X_3 + c_4 X_4 + c_5 X_5] = 0 \quad (3)$$

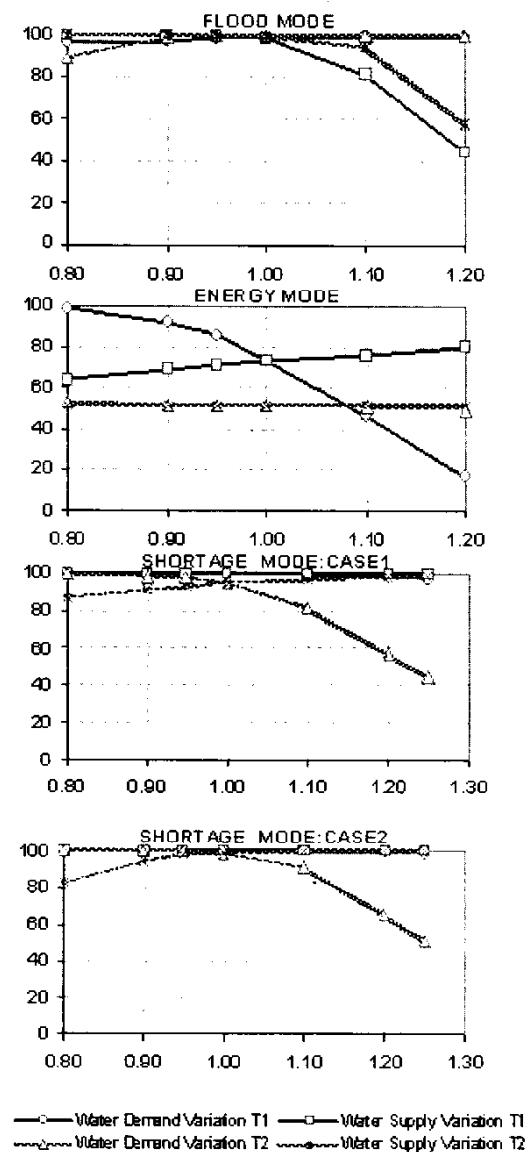
เมื่อ Δ_i เป็นความเสี่ยงที่ยอมรับได้ที่กำหนดขึ้นของแต่ละสภาวะ (Raudkivi, 1979) และ c_i เป็นสัมประสิทธิ์ของแต่ละพังก์ชันสภาวะขีดจำกัดจากการเปรียบเทียบค่าความนำเชื่อถือได้ที่ได้จากพังก์ชันสภาวะขีดจำกัดกับประสิทธิผลของการปฏิบัติงานอ่างเก็บน้ำจริงตั้งแต่ปี พ.ศ. 2528-2547 โดยใช้รูปแบบความต้องการน้ำประเภทที่ 1 (T1) พบว่า มีค่าใกล้เคียงกันทั้ง 3 สภาวะกล่าวคือร้อยละ 98.60 สำหรับสภาวะน้ำท่วม (Flood Mode) ร้อยละ 99.80 และร้อยละ 100 สำหรับสภาวะการขาดน้ำ (Shortage Mode) กรณีที่ 1 และ 2 และร้อยละ 73.60 สำหรับสภาวะที่ระบบไม่สามารถผลิตพลังงานไฟฟ้าได้เต็มศักยภาพ (Energy Mode) โดยให้คำความคลาดเคลื่อนแตกต่างไปจากผลการปฏิบัติงานจริงค่อนข้างน้อยกล่าวคือร้อยละ 0, 0.12 และ 1.26 ตามลำดับ

อย่างไรก็ตามความนำเชื่อถือได้ในสภาวะของการขาดน้ำและความสามารถในการผลิตพลังงานไฟฟ้าจะลดลง เมื่อใช้รูปแบบความต้องการ

น้ำประปาที่ 2 (T2) ซึ่งความต้องการน้ำสูงขึ้นในลักษณะคงที่ตามพิศทางการพัฒนาลุ่มน้ำ โดยมีค่าความน่าเชื่อถือได้เป็นร้อยละ 95.60 และ 98.40 สำหรับสภาวะการขาดน้ำกรณีที่ 1 และ 2 และร้อยละ 51 สำหรับสภาวะที่ระบบไม่สามารถผลิตพลังงานไฟฟ้าได้เต็มศักยภาพ ในขณะที่โอกาสเลี้ยงต่อการเกิดน้ำท่วมล้นตลิ่งแทบทะไม่เกิดขึ้nenley ทำให้ความน่าเชื่อถือได้ของสภาวะน้ำท่วมเป็นร้อยละ 100

ผลการวิเคราะห์ค่าความน่าเชื่อถือได้ตามรูปแบบความต้องการน้ำปัจจุบันและรูปแบบความต้องการน้ำในอนาคตโดยใช้พักรชั้นสภาวะขีดจำกัด และทำการผันแปรปริมาณน้ำดันทุนและปริมาณความต้องการน้ำที่ค่าต่าง ๆ กันโดยครอบคลุมทั้งสภาวะปัจจุบันและอนาคตให้มากที่สุดพบว่า เมื่อปริมาณน้ำดันทุนของระบบเพิ่มขึ้น โอกาสที่จะบริหารอ่างโดยปล่อยน้ำมากกว่าสภาวะปกติจะมีมากขึ้น ซึ่งหมายถึงโอกาสเสี่ยงที่ระบบจะประสบสภาวะน้ำท่วมมากขึ้นหรือความน่าเชื่อถือได้ในการปฏิบัติงานในสภาวะดังกล่าวลดลงนั่นเอง ในขณะเดียวกันการที่ปริมาณน้ำดันทุนของระบบมีมากขึ้นนี้ ล่งผลให้การสนองตอบต่อปริมาณความต้องการน้ำสามารถทำได้ดีขึ้น โอกาสเสี่ยงที่จะเกิดการขาดน้ำจึงมีค่อนข้างน้อย นอกจากนี้ ปริมาณน้ำดันทุนของระบบที่เพิ่มขึ้นยังมีอิทธิพลโดยตรงต่อด้านศักยภาพในการผลิตพลังงานไฟฟ้าที่สูงขึ้นอีกด้วย เมื่อปริมาณความต้องการน้ำของระบบเพิ่มขึ้น ศักยภาพของปริมาณน้ำดันทุนที่มีอยู่ในปัจจุบันอาจไม่เพียงพอที่จะรองรับกับปริมาณความต้องการน้ำในส่วนที่เพิ่มขึ้น ทำให้ความน่าเชื่อถือได้จากสภาวะการขาดน้ำลดลง และด้วยเหตุที่ปริมาณความต้องการน้ำของระบบ

ที่เพิ่มขึ้น ทำให้ความสามารถในการเก็บกักน้ำไว้ในอ่างลดลง ส่งผลให้โอกาสเสี่ยงที่จะเกิดภาวะน้ำท่วมล้นตลิ่งเจิดขึ้นได้น้อยดังแสดงในภาพที่ 2



ภาพที่ 2 ค่าความน่าเชื่อถือได้กับตัวแปรต่าง ๆ ที่เกี่ยวข้อง

3.5 ศักยภาพของปริมาณน้ำตันทุนที่ระบบสามารถตอบสนองต่อความต้องการได้สูงสุดภายใต้ความน่าเชื่อถือที่ยอมรับได้

ผลการศึกษาพบว่าปริมาณน้ำตันทุนที่มีอยู่สามารถตอบสนองต่อความต้องการน้ำเพิ่มขึ้นได้ประมาณร้อยละ 35 ของปริมาณความต้องการน้ำปัจจุบันที่ความน่าเชื่อถือที่ยอมรับได้ (Allowable Reliability) ร้อยละ 95 หรืออาจกล่าวได้ว่าการยอมให้เกิดความเสี่ยงต่อการขาดน้ำเพิ่มขึ้นประมาณร้อยละ 5 ทำให้สามารถนำน้ำไปใช้ในระบบได้ถึง 9,451 ล้าน ลบ.ม.ต่อปี อย่างไรก็ตามหากนำวัตถุประสงค์เพื่อการผลิตพลังงานไฟฟ้ามาร่วมพิจารณาในการคาดการณ์พบว่า การเพิ่มขึ้นของปริมาณความต้องการน้ำมีผลต่อการลดลงของความน่าเชื่อถือได้ใน การผลิตพลังงานไฟฟ้าอย่างมีนัยสำคัญ ดังนั้นหากกำหนดให้ความน่าเชื่อถือที่ยอมรับได้ (Allowable Reliability) ใน การผลิตไฟฟ้าได้เต็มศักยภาพเท่ากับร้อยละ 70 บริเวณน้ำตันทุนที่มีอยู่จะสามารถตอบสนองต่อความต้องการน้ำเพิ่มขึ้นได้เพียงแคร้อยละ 1.15 ของปริมาณความต้องการน้ำปัจจุบันหรือคิดเป็น 7,055 ล้าน ลบ.ม.ต่อปี ดังแสดงรายละเอียดในตารางที่ 2

ตารางที่ 2 ปริมาณน้ำตันทุนสูงสุดที่ระบบสามารถตอบสนองได้

(I) Shortage Mode		(II) Energy Mode	
RI	Max. WS	RI	Max. WS
90%	10,114	50%	7,554
95%	9,451	60%	7,268
100%	6,626	70%	7,055

3.6 สรุป

แนวทางการปฏิบัติงานระบบอ่างเก็บน้ำบนพื้นฐานความน่าเชื่อถือได้นับเป็นอีกกลยุทธ์หนึ่งที่สามารถตอบคำถามได้ว่าปริมาณน้ำตันทุนที่มีอยู่ในปัจจุบันของลุ่มน้ำแม่กลองสามารถตอบสนองกับปริมาณความต้องการน้ำได้มากน้อยแค่ไหน โดยคำนึงตั้งอยู่บนพื้นฐานของการวิเคราะห์ความน่าเชื่อถือได้ในการปฏิบัติงานของระบบอ่างเก็บน้ำ

4. กิตติกรรมประกาศ

ผู้วิจัยขอขอบคุณคณะกรรมการศาสตร์มหาวิทยาลัยมหิดลและบัณฑิตวิทยาลัยมหาวิทยาลัยเกษตรศาสตร์ที่สนับสนุนเงินทุนในการทำวิจัยครั้งนี้

5. เอกสารอ้างอิง

- [1] Chow, V. T., D. R. Maidement and L.W. Mays. 1988. Applied Hydrology. McGraw-Hill Book Co. Inc., New York.
- [2] Duckstein, L., E. J. Plate and M. Benedini. 1987. Water engineering reliability and risk : A system framework, engineering reliability and risk in water resources. Applied Sci. 124: 1-20.
- [3] Kijawatworawet, W. 1998. Method of structural reliability analysis, pp. wk1-1-wk3-25. In Proc. Of the Workshop on Modification-Safety and Reliability of Structures, Bangkok.
- [4] Koutsoyiannis, D. n.d. Reliability concepts in reservoir design. The Encyclopedia of Water. SW227: 1-17.

- [5] Nowak, A. S. and K. R. Collins. 2000. Reliability of Structures. McGraw-Hill Higher Education, Singapore.
- [6] Raudkivi, A. J. 1979. An Advanced Introduction to Hydrological Processes and Modelling. Pergamon Press, Oxford.
- [7] Srdjevic, B. and D. Obradovic. 1997. Reliability-risk in agricultural irrigation. pp. 97-102. In IFAC/ISHS 3rd International Workshop on Mathematical and Control Applications in Agriculture and Horticulture. Hannover, Germany. reliability and risk in water resources. Applied Sci. 124: 1-20.
- [3] Kijawatworawet, W. 1998. Method of structural reliability analysis, pp. wk1-1-wk3-25. In Proc. Of the Workshop on Modification-Safety and Reliability of Structures, Bangkok.
- [4] Koutsoyiannis, D. n.d. Reliability concepts in reservoir design. The Encyclopedia of Water. SW227: 1-17.
- [5] Nowak, A. S. and K. R. Collins. 2000. Reliability of Structures. McGraw-Hill Higher Education, Singapore.

