

การประยุกต์วิธีการคำนวณโดยหลักพันธุกรรมเพื่อหาขนาดท่อที่เหมาะสม
APPLICATION OF GENETIC ALGORITHMS FOR DETERMINING THE OPTIMAL PIPE SIZE

อัศวิน กิตปุ่ง¹
รศ.ดร. วรรณา วุฒิวนิชย์²
รศ.ดร. กัมปนาท ภักดีกุล³

¹วิศวกรชลประทาน โครงการส่งน้ำและบำรุงรักษาเขื่อนบางปะกง กรมชลประทาน , g4665022@ku.ac.th

²รองศาสตราจารย์ประจำภาควิชาวิศวกรรมชลประทาน คณะวิศวกรรมศาสตร์ กำแพงแสน

มหาวิทยาลัยเกษตรศาสตร์ , fengvwv@ku.ac.th

³รองศาสตราจารย์ประจำคณะสิ่งแวดล้อมและทรัพยากรศาสตร์ มหาวิทยาลัยมหิดล , enkpd@mahidol.ac.th

บทคัดย่อ : Genetic Algorithms (GAs) เป็นวิธีการหาค่าที่เหมาะสมแบบสโตคาสติก โดยอาศัยหลักการคำนวณตามกระบวนการจิวัฒนาการของสิ่งมีชีวิต (biological evolution) มีโครงสร้างที่เรียบง่าย สามารถนำไปใช้ในปัญหาที่ต้องการหาค่าความเหมาะสม ในกรณีที่ไม่สามารถแก้ไขโดยวิธีการคำนวณแบบเดาๆ ได้ GAs ในกรณีที่ต้องการคำนวณเพื่อหาขนาดท่อที่เหมาะสม สำหรับการออกแบบระบบท่อจ่ายน้ำ โดยเชื่อมโยงกับ EPANET ซึ่งเป็นแบบจำลองคณิตศาสตร์สำหรับวิเคราะห์ทางชลศาสตร์ของการไหลในระบบท่อโครงข่าย โดยใช้ toolkit ของโปรแกรม และทดสอบโปรแกรมที่สร้างขึ้นกับโครงข่ายระบบท่อจ่ายน้ำ 3 กรณี คือ โครงข่ายระบบท่อจ่ายน้ำขนาดเล็กแบบ 2 Loop โครงข่ายระบบท่อจ่ายน้ำขนาดกลางของ Hanoi และวิจัยนำมาใช้งานกับระบบจ่ายน้ำจังหวัดนครสวรรค์ ซึ่งได้มีผู้ศึกษาเพื่อทดสอบวิธีการคำนวณออกแบบไวยาวยิ่ง เช่น วิธี Trial & Error, Newton – Raphson, Simulated Annealing และวิธี Differential Evolution ผลการออกแบบระบบท่อจ่ายน้ำจังหวัดนครสวรรค์ด้วย GAs ได้ผลเป็นที่น่าพอใจ

ABSTRACT : Genetic Algorithms (GAs) is a stochastic optimization algorithm based on biological evolution. GAs is considered as a simple technique which can find the near global optimum solution. In this study, GAs is applied to develop the program for determining the optimal discrete pipe sizes for the new pipe networks. The developed program is linked with a hydraulic simulation model of the pressurized pipe networks namely EPANET by using its toolkit. Three case studies were tested including 2 loop small water supply network, Hanoi medium water supply network and the water supply network of Nakhonsawan province. The Nakhonsawan water supply network were selected for pipe network design by various methods including the Trial & Error, Newton – Raphson, Simulated Annealing and Differential Evolution methods. GAs based pipe network design of Nakhonsawan showed satisfactorily result.

KEYWORDS : Genetic algorithm, Optimization, Water distribution network, Hydraulic simulation model, EPANET

1. บทนำ

น้ำเป็นปัจจัยที่มีความสำคัญต่อการดำรงชีวิตของสิ่งมีชีวิตทุกชนิด ซึ่งการเจริญเติบโตของประชากรโลกและการขยายตัวของภาคเกษตรกรรมและอุตสาหกรรม ทำให้ความต้องการใช้น้ำกำลังสูงขึ้นอย่างเร่งด่วนในโลกที่กำลังพัฒนา การจัดการน้ำที่มีประสิทธิภาพเป็นสิ่งสำคัญอย่างยิ่ง ดังนั้นการปรับปรุงการจัดการน้ำเป็นสิ่งจำเป็นอย่างยิ่ง หากทั่วพยากรณ์น้ำที่มีอยู่อย่างจำกัดนั้นจะต้องมีการจัดสร้างกันอย่างเป็นธรรมเท่าเทียมกันโดยคำนึงถึงประโยชน์ที่จะได้รับสูงสุด หากการปรับปรุงการจ่ายน้ำให้มีขั้นแม่นยำนิดหน่อยมาซึ่งผลตอบแทนที่คุ้มค่าอย่างมหาศาล ทำให้การจ่ายน้ำด้วยระบบท่อซึ่งเป็นหนึ่งในหลายวิธีที่ได้รับความนิยมใช้เนื่องจากมีการมีอัตราการสูญเสียภายในระบบท่อน้อยมาก เมื่อเปรียบเทียบกับระบบอื่นๆ แต่มีมูลค่าการลงทุนที่สูงจึงจำเป็นที่จะต้องมีการออกแบบขนาดท่อให้ประยุกต์และอยู่ในเกณฑ์เงื่อนไขทางชลศาสตร์ที่กำหนด จากการความสำคัญของการออกแบบระบบท่อจ่ายน้ำให้ประยุกต์ที่สุดจึงได้มีการศึกษาวิจัยทางเทคนิคต่าง ๆ ถูกนำมาประยุกต์ใช้ โดยในช่วงเวลา 20 ปีที่ผ่านมา มีการพัฒนาวิธีการต่างๆ เพื่อแก้ปัญหาการหาค่าที่เหมาะสมที่แท้จริง (Global Optimum) โดย Goldberg [9] ได้กล่าวถึงการหาค่าความเหมาะสมของปัญหาต่างๆ มีวิธีการศึกษาโดยทั่วไป 3 วิธีคือ 1. วิธี Calculus ทำได้โดยการหาเกรเดียนของฟังก์ชันแล้วให้เท่ากับศูนย์ 2. วิธี Enumerative Schemes เป็นวิธีการที่จะหาคำตอบได้จากจุดทุกจุดใน Search Space และ 3. วิธี Random Search Algorithms เป็นวิธีการที่มีพื้นฐานของการสุ่มเลือกในตอนต้นของกระบวนการหลังจากนั้นจะมีกระบวนการซึ่งเป็นแนวทางที่ทำให้เกิดการสู่เข้าหาคำตอบของปัญหา โดยได้มีผู้ศึกษาและพัฒนาจนเกิดวิธีการหาค่าที่เหมาะสมใหม่ๆ เกิดขึ้นมา เช่น วิธี Simulated Annealing วิธี Genetic Algorithms และ วิธี Differential Evolution เป็นต้น ซึ่งในการศึกษาระบบโครงข่ายท่อจ่ายน้ำเทศบาลเมือง จังหวัดนครสวรรค์ ได้มีผู้ศึกษาประยุกต์ใช้วิธีการหาค่าเหมาะสมในรูปแบบต่างๆ เพื่อให้มูลค่าท่อที่ใช้ประยุกต์ที่สุดและยังอยู่ในเงื่อนไขทางด้านชลศาสตร์ดังตารางที่ 1

ตารางที่ 1 การศึกษาขนาดท่อที่เหมาะสมของโครงข่ายท่อจ่ายน้ำจังหวัดนครสวรรค์

ผู้ศึกษา	วิธีการ	มูลค่าท่อ (ล้านบาท)
จำเริญ(2533)	Trial & Error	38.321
อำนวย(2537)	Newton - Raphson	33.775
ปกรณ์(2544)	Simulated Annealing	38.125
อนุพงษ์(2548)	Differential Evolution	34.246

โดยในการศึกษาครั้งนี้ได้ใช้การหาค่าเหมาะสมด้วยวิธี Genetic Algorithms ร่วมกับแบบจำลองคณิตศาสตร์ EPANET ซึ่งเป็นแบบจำลองสำหรับวิเคราะห์ทางชลศาสตร์ของการไหลในท่อความดัน โดยใช้ toolkit ของโปรแกรม EPANET พัฒนาเป็นโปรแกรมขนาดท่อที่เหมาะสมที่สุด

2. Genetic algorithms

Genetic Algorithms (GAs) เป็นแบบจำลองทางคณิตศาสตร์แบบสโตแคสติก ชนิดหนึ่ง โดย Holland [11] เป็นผู้บุกเบิก GAs นั้นแตกต่างจากเทคนิคแบบเดิมๆ ตรงที่ว่า GAs จะใช้รหัสของค่าพารามิเตอร์ในการปฏิบัติการแทนการใช้ค่าพารามิเตอร์โดยตรงในการหาคำตอบ โดยใช้ค่าเริ่มต้นหลายๆ ซึ่ง GAs สนใจเพียงพังค์ชันเป้าหมาย ที่ต้องการจะหาค่าเหมาะสมเป็นหลัก และสุดท้ายก็คือ GAs ใช้หลักของความน่าจะเป็นในการสืบต้นหาค่าเหมาะสม ซึ่งก่อนที่จะทำการคัดเลือกตามหลักของ GAs นั้นจำเป็นที่จะต้องผ่านกระบวนการคัดเลือกตามหลักของ GAs

2.1 การถอดรหัสโครโน่ชีม (Chromosome Encoding)

การถอดรหัสหรือการได้มาซึ่งโครโน่ชีม เป็นขั้นตอนที่จะเริ่มแก้ปัญหาโดยใช้ GAs ใน การถอดรหัสนั้นจะขึ้นอยู่กับสภาพปัญหา ทำให้รูปแบบการถอดรหัสโครโน่ชีมมีความแตกต่างกันออกไปตามปัญหานั้นๆ โดยใน การศึกษานี้ได้ใช้วิธี Value Encoding ซึ่งใช้ค่าจำนวนเต็มในรูปของ id ของท่อเป็นค่าตัวแทนขนาดของท่อระบายน้ำในสิ่งของโครโน่ชีม แทนการใช้ Binary Code หรือ Gray Code เนื่องจากง่ายต่อการอ่านแบบและใช้เวลาคำนวนได้รวดเร็วกว่าในขั้น

การสลับตำแหน่งของยีน (Crossover Operator) และขั้นตัดเปลี่ยนยีน (Mutation Operator)

2.2 การสรุปประชากร(Initial Population)

เป็นการจะทำขั้นตัดไปหลังจากเลือกชุดแบบการถอดรหัส โครโน่ชูมได้แล้ว ก่อนที่จะเข้าสู่กระบวนการของ Genetic Algorithms ประชากรที่เกิดจากการสรุป (Random) เพื่อนำประชากรเข้าไปในกระบวนการ ในการสรุปจะต้องสรุปให้ได้จำนวนเท่ากับขนาดของรุ่นที่ได้กำหนดไว้ โดยที่ยังไม่มีการสนใจค่าความเหมาะสมของแต่ละโครโน่ชูม

2.3 การคำนวนค่าความเหมาะสม

โครโน่ชูมทุกตัวจะต้องมีค่าซึ่งบ่งบอกถึงความเหมาะสมที่จะพิจารณาว่าสมควรนำไปสืบสายพันธุ์ต่อหรือไม่สมควรดังนั้นเมื่อแทนค่ายืนไปในสมการเป้าหมาย โครโน่ชูมแต่ละตัวจะแสดงถึงผลลัพธ์ที่ได้ (fitness) ทั้งนี้อาจเป็นเพียงค่าที่เป็นไปได้ แต่อาจไม่ใช่คำตอบที่ดีที่สุดก็ได้ จากนั้นขั้นตอนต่อไปจะเป็นขั้นตอนตามกระบวนการของ GAs ซึ่งเลียนแบบการคัดเลือกทางธรรมชาติของ Charles Darwin

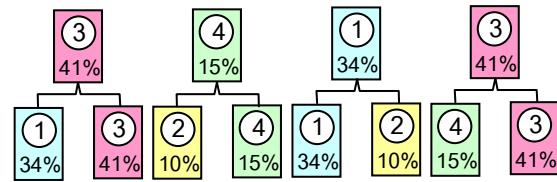
3. กระบวนการคัดเลือกโดยหลักพันธุกรรม (GA Operators)

GAs ทำงานโดยใช้หลักของความน่าจะเป็น ดังนั้นกระบวนการคัดเลือกโดยหลักพันธุกรรม ทุกขั้นตอนจะถูกควบคุมให้ด้วยหลักความน่าจะเป็น โครโน่ชูมที่ดีที่สุดจะถูกเลือกให้คงอยู่ใน Generation ตัดไป ความน่าจะเป็น ดังกล่าวมีดังต่อไปนี้ probability of selection, probability of crossover และ probability of mutation ถูกกำหนดขึ้น แตกต่างกันไปตามหลักการต่อไปนี้

3.1 ขั้นการคัดเลือก (Selection Operator)

เป็นกระบวนการคัดเลือกโดยโครโน่ชูมที่ให้คำตอบที่ดีกว่าจะอยู่รอดในรุ่นตัดไป ซึ่งในการศึกษานี้ใช้วิธี Tournament Selection โดยวิธีนี้โครโน่ชูมที่ดีที่สุดนั้นจะชนะ 2 ครั้ง และถูกคัดไปอยู่ใน generation ต่อไป 2 ตัว ส่วนโครโน่ชูมที่แพ้ที่สุดจะแพ้ 2 ครั้ง และจะถูกคัดออกไป ถ้าหากการ

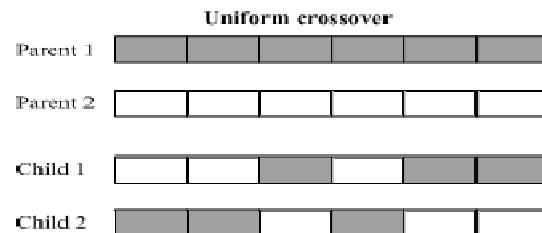
random จับคู่โครโน่ชูมเกิดจับคู่โครโน่ชูมที่มีค่า fitness เท่ากัน ต้องทำการ random ใหม่ ตั้งภาพที่ 1



ภาพที่ 1 การจัดทำ Tournament Selection

3.2 ขั้นการสลับตำแหน่งของยีน (Crossover Operator)

เป็นขั้นที่สำคัญมากอีกขั้นหนึ่งของปัญญาประดิษฐ์ประเภท GAs นี้ หากจะเลยหรือไม่ทำการ crossover จะทำให้การปฏิบัติการ GAs ไม่ได้ผล หรือไม่อาจเรียกว่าเป็น GAs ได้ต่อไป โดยมีตัวควบคุมคือ probability of crossover โดยทั่วไปมีค่าอยู่ในช่วง 0.5 ถึง 1.0 ซึ่งในการศึกษาครั้งนี้ได้ใช้วิธี Crossover หลายตำแหน่ง (uniform crossover) โดยแต่ละยีนจะทำการสรุปว่าจะทำการแลกเปลี่ยนยีนหรือไม่ดังภาพที่ 2



ภาพที่ 2 รูปแบบของการ Crossover โดยวิธี uniform crossover

3.3 ขั้นตัดเปลี่ยนยีน (Mutation Operator)

เป็นขั้นตอนที่ยืนถูกปรับเปลี่ยนตัดเปลี่ยนให้ผิดแยกไปจากโครโน่ชูมเพื่อ แม่โดยสิ้นเชิง ภายใต้การควบคุมของ probability of mutation ดังภาพที่ 3 つまりบางเล่มจะใช้ number of mutation per chromosome แทนซึ่งสามารถ converse ได้ดังนี้

$$\text{Probability of mutation} = \frac{\text{Number of Mutation per chromosome}}{\text{Gene Length}} \quad (1)$$

ก่อการดัดแปลงยืน

โครโน่ซ์ม 1	0	1	4	2	2
โครโน่ซ์ม 2	1	1	5	1	3
โครโน่ซ์ม 3	0	0	4	1	2
โครโน่ซ์ม 4	1	2	3	2	2

หลักการดัดแปลงยืน

โครโน่ซ์ม 1	1	1	4	3	2
โครโน่ซ์ม 2	1	1	4	1	3
โครโน่ซ์ม 3	0	0	3	1	1
โครโน่ซ์ม 4	1	1	3	1	2

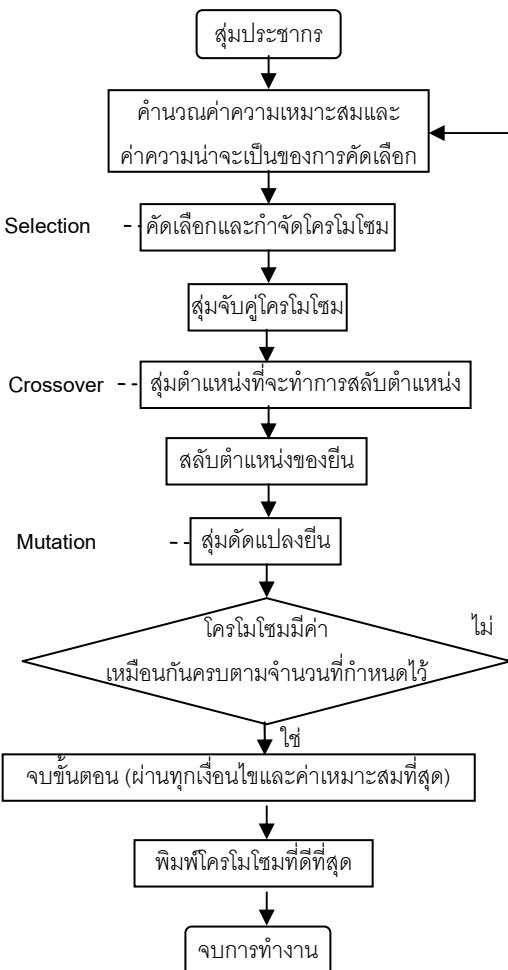
ภาพที่ 3 ตัวอย่างขั้นตอนการดัดแปลงยืน

จากการศึกษานี้แรกเริ่มได้ใช้วิธีการดัดแปลงยืนโดยวิธี Modified Uniform Mutation ซึ่งค่า y นั้นจะถูกปรับแก้โดยค่าคงที่คือ 1 เพื่อใช้ในการปรับขนาดท่อเป็นการปรับที่ละ 1 ขนาด แต่พบว่าเมื่อ Generation มีค่ามากขึ้นความน่าจะเป็นที่จะดัดแปลงยืนมีมากเกินความต้องการ จึงได้นำแนวคิดการดัดแปลงยืนโดยวิธี Non-Uniform Mutation โดยปรับเปลี่ยนจากค่าที่ดัดแปลงยืนให้น้อยลงเป็นค่าความน่าจะเป็นในการดัดแปลงยืนมีค่าน้อยลงเป็นขั้นๆตามตารางที่ 2

ตารางที่ 2 ตารางค่า Probability of mutation แบบขั้นบันได

Generation รุ่นที่	ค่า Probability of mutation (Pmutate)
0-2000	Pmutate
2001-3000	Pmutate*0.90
3001-4000	Pmutate*0.80
4001-5000	Pmutate*0.75
5001 ขึ้นไป	Pmutate*0.70

จากนั้นนำขั้นตอนการทั้งหมดจนกว่าทั้งมีโครโน่ซ์มที่ดีที่สุดซึ่งกัน 1500 รุ่น โดยภาพที่ 4 แสดงขั้นตอนการทำงานหาค่าเหมาะสมด้วย GAs



ภาพที่ 4 แผนผังขั้นตอนการทำงานของ GAs

4. แบบจำลองคณิตศาสตร์ EPANET

EPANET เป็นโปรแกรมที่ใช้จำลองพัฒนาระบบไฮดรอลิกในท่อความดัน พัฒนาโดย United States Environmental Protection Agency (US EPA) สามารถประยุกต์ใช้ในการวิเคราะห์ชลศาสตร์ของระบบจ่ายน้ำและงานวางแผนปรับปรุงระบบจ่ายน้ำได้หลากหลาย ไม่มีข้อจำกัดเกี่ยวกับขนาดของโครงข่ายท่อจ่ายน้ำ นอกจากนั้น EPANET ยังมี toolkit ซึ่งช่วยให้ผู้พัฒนาโปรแกรมสามารถนำความสามารถในการจำลองชลศาสตร์การไหลในท่อความดันและการจำลองคุณภาพน้ำของ EPANET มาใช้ในการพัฒนาโปรแกรมประยุกต์สำหรับงานต่าง ๆ ได้ เช่น การปรับเทียบแบบจำลองอัตโนมัติ และการหาค่าเหมาะสมเป็นต้น โดยการใช้งาน Toolkit สามารถศึกษาได้จากคู่มือซึ่งเขียนโดย Rossman [10]

5. การออกแบบระบบท่อจ่ายน้ำอย่างเหมาะสม

วัตถุประสงค์ของการออกแบบระบบท่อโครงข่ายจ่ายน้ำ คือ การหาขนาดของท่อที่เหมาะสม โดยใช้ค่าลงทุนต่ำที่สุด และ ยังอยู่ในภายในภายใต้ข้อกำหนดทางชลศาสตร์ ในการศึกษาครั้งนี้ ศึกษาและพัฒนาค่าปรับการฝ่าฝืนข้อจำกัด (Penalty Function) โดยค่าถ่วงน้ำหนักจะห้ามการค้นหาในทิศทางที่ เป็นไปไม่ได้ จำกัดคำตอบให้อยู่ในขอบเขตที่เป็นไปได้ วิธีการคือเพิ่มค่าปรับ (Penalty cost) ให้กับคำตอบใดๆ ที่ ไม่เป็นไปตามสมการข้อจำกัด โดยสมการวัตถุประสงค์ และ สมการข้อจำกัดของปัญหาการออกแบบระบบท่อโครงข่าย จ่ายน้ำมีดังนี้

5.1 สมการวัตถุประสงค์

$$\text{Minimize cost} = \sum_{i=1}^n c(d_i) L_i + CP_i \quad (2)$$

Subject to :

$$\sum Q_{in} - \sum Q_{out} = Q_e \quad (3)$$

$$\sum_{k=1}^{\text{no.loops}} \Delta H_k = 0 \quad (4)$$

$$d_{min} \leq d_i \leq d_{max}; i = 1 \text{ to no. of pipes} \quad (5)$$

$$P_{min} \leq P_i \leq P_{max}; i = 1 \text{ to no. of nodes} \quad (6)$$

$$P_{pump} \leq P_{pump_{max}}; \quad (7)$$

$$H_{min} \leq H_i \leq H_{max}; i = 1 \text{ to no. of nodes} \quad (8)$$

$$V_{min} \leq V_i \leq V_{max}; i = 1 \text{ to no. of pipes} \quad (9)$$

$$HL_i \leq HL_{max}; i = 1 \text{ to no. of pipes} \quad (10)$$

เมื่อ n = จำนวนท่อในโครงข่าย

$c(d_i)$ = ราคาต่อหนึ่งหน่วยความยาวของท่อ

d_i = ขนาดศูนย์กลางท่อ

L_i = ความยาวท่อ

CP_i = ค่าปรับการฝ่าฝืนข้อจำกัด

Q_i = อัตราการไหลในท่อ

V_i = ความเร็วในการไหลของน้ำ

P_i = ความดันที่ node

P_{pump} = ความดันที่เครื่องสูบน้ำ

H_i = ความสูงน้ำจากระดับที่กำหนด

HL_i = การสูญเสียพลังงานในท่อ

สมการ (3) แสดงกฎการทางมวล โดย Q_{in} และ Q_{out} คือ อัตราการไหลเข้าและออกจากจุดร่วม ตามลำดับ Q_e คือ ความต้องการน้ำ (กรณีที่เป็นค่าบวก) หรือ ปริมาณน้ำในหลังเข้า (กรณีที่เป็นค่าลบ) สำหรับสมการ (4) แสดงกฎการอนุรักษ์พลังงาน นั่นคือ ผลกระทบของการสูญเสียความดันในวงรอบใด ๆ เท่ากับศูนย์ สมการที่ (5), (6), (7), (8), (9) และ (10) คือข้อจำกัดทางชลศาสตร์ นั่นคือ ขนาดเส้นผ่าศูนย์กลางท่อ (Discrete size) ความดันของน้ำในแต่ละจุดร่วม ความเร็วของน้ำในแต่ละท่อ และอัตราการสูญเสียพลังงานในท่อต่อ กิโลเมตร ต้องอยู่ภายใต้ขอบเขตที่กำหนด

5.2 สมการค่าปรับการฝ่าฝืนข้อจำกัด (Penalty Function)

ในการพัฒนาสมการ Penalty Function ในครั้งนี้ได้ใช้ แนวคิดของสมการของ Abebe and Solmatine [6] และ ของอนุพงษ์ [4] เป็นพื้นฐานและปรับแก้ให้เหมาะสม ซึ่งมีรายละเอียดสมการ Penalty Function ที่ได้พัฒนาขึ้นมาดังต่อไปนี้

5.2.1 สำหรับโครงข่ายที่มีค่าทางชลศาสตร์อยู่ในเกณฑ์กำหนดให้ค่าปรับการฝ่าฝืนข้อจำกัด เท่ากับศูนย์

$$CP_i = 0 \quad (12)$$

5.2.2 สำหรับโครงข่ายระบบท่อจ่ายน้ำที่มีค่าทางชลศาสตร์น้อยกว่าเงื่อนไขที่กำหนด ให้กำหนดค่าปรับการฝ่าฝืนข้อจำกัด ดังสมการต่อไปนี้

$$CP_i = R_j \times C_{max} \times \left(\frac{\sum_{i=1}^{n,m} (CS_{j-min} - CS_i)}{CS_{j-min}} \right) \quad (13)$$

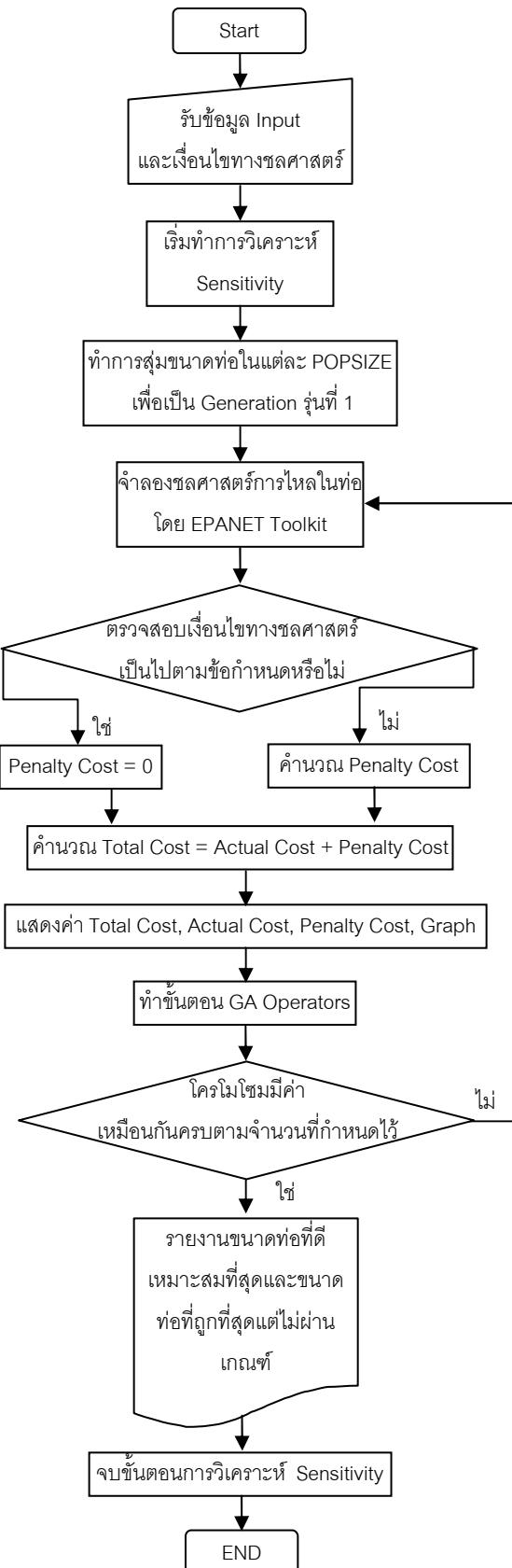
5.2.3 สำหรับโครงข่ายระบบท่อจ่ายน้ำที่มีค่าทางชลศาสตร์มากกว่าเงื่อนไขที่กำหนด ให้ค่าปรับการฝ่าฝืนข้อจำกัด ดังสมการต่อไปนี้

$$CP_i = R_j \times C_{\max} \times \left(\frac{\sum_{i=1}^{n,m} (CS_i - CS_{j-\max})}{CS_{j-\min}} \right) \quad (14)$$

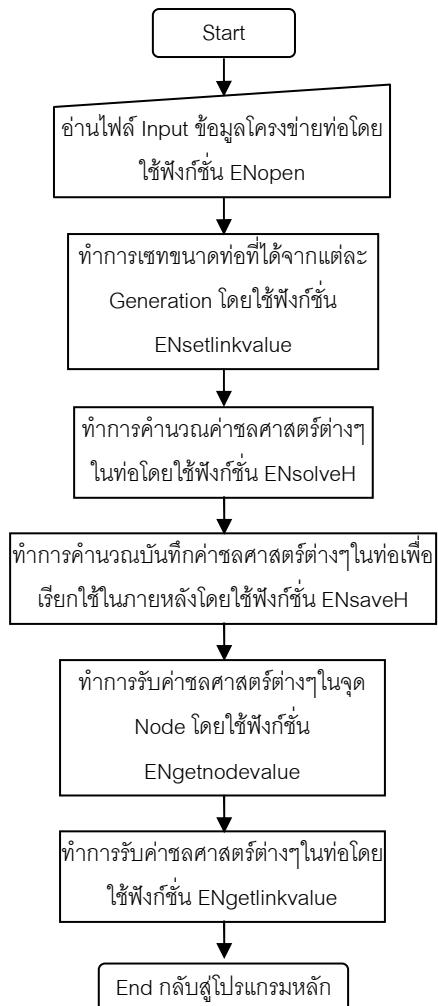
โดยที่

- CP_i = ค่าปรับการฝ่ายน้ำข้อจำกัด
 R_j = ค่าสัมประสิทธิ์ตั้งน้ำหนักของเงื่อนไขทางชลศาสตร์ที่พิจารณาได้แก่ กลุ่มความดันน้ำและแรงดันเครื่องสูบน้ำ(R1) กลุ่มระดับความสูงน้ำ(R2) กลุ่มความเร็วในท่อ (R3) และกลุ่มค่าการสูญเสียพลังงานการไหล (R4)
 C_{\max} = ราคาท่อที่แพงที่สุดต่อหนึ่งหน่วยความยาว \times ผลรวมความยาวท่อทั้งโครงการ
 CS_i = ค่าชลศาสตร์ที่พิจารณา
 $CS_{j-\max}$ = ค่าเงื่อนไขทางชลศาสตร์ที่พิจารณามากที่สุดที่ยอมรับ
 $CS_{j-\min}$ = ค่าเงื่อนไขทางชลศาสตร์ที่พิจารณาน้อยที่สุดที่ยอมรับ
 n,m = จำนวนจุดร่วมและจำนวนท่อ

โดยภาพที่ 5 แสดงแผนผังขั้นตอนการทำงานของโปรแกรม GAs Optimal Pipe Size และภาพที่ 6 แผนผังขั้นตอนในการคำนวณทางชลศาสตร์โดย EPANET Toolkit ตามลำดับ



ภาพที่ 5 แผนผังขั้นตอนการทำงานของโปรแกรม GAs Optimal Pipe Size



ภาพที่ 6 แผนผังขั้นตอนในการคำนวนทางชลศาสตร์โดย EPANET Toolkit

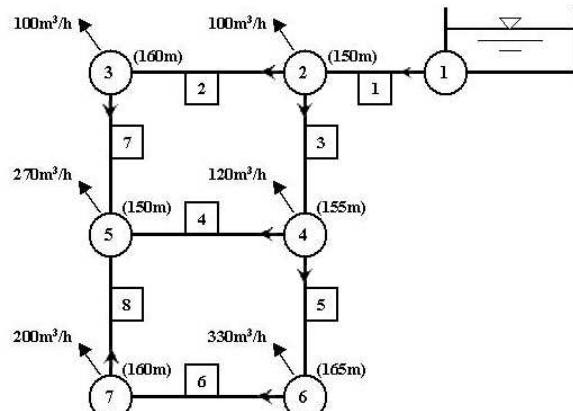
6. การทดสอบโปรแกรมคอมพิวเตอร์

ในการทดสอบครั้งนี้ได้ทำการทดสอบโปรแกรมเบรียบเทียบผลการศึกษาโครงข่ายระบบท่อจ่ายน้ำขนาดเล็ก 2 Loop ของ Alpcrovits and Shamir [7] และโครงข่ายระบบท่อจ่ายน้ำขนาดกลาง Hanoi ของ Fujiwara and Khang [8] แล้วจึงนำมาใช้งานกับโครงข่ายท่อจ่ายน้ำเทศบาลเมืองจังหวัดนครสวรรค์ ซึ่งเสนอโดยจำเริญ [2]

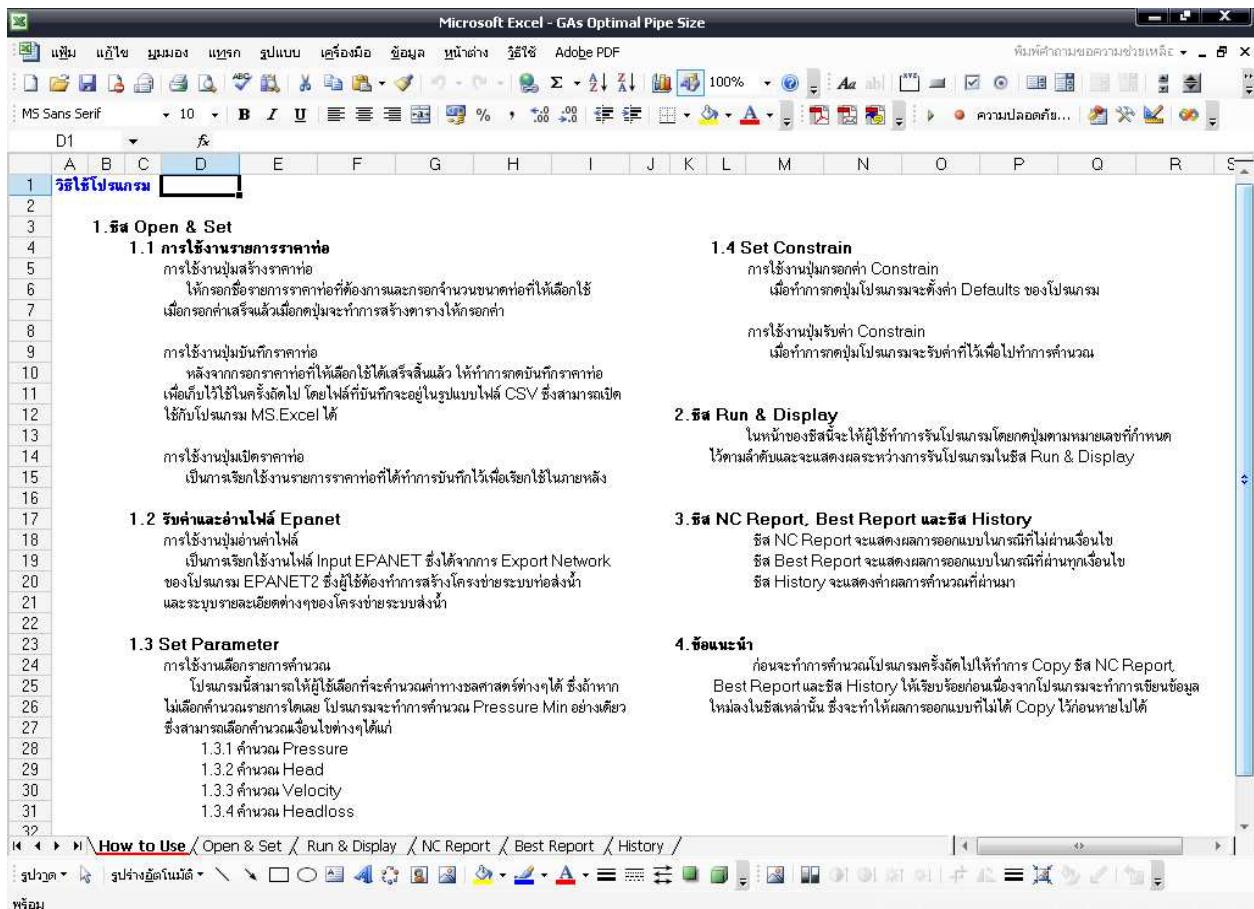
โดยในที่นี้จะขอแสดงภาพการใช้งานโปรแกรมกับโครงข่ายท่อจ่ายน้ำเทศบาลเมือง จังหวัดนครสวรรค์ เนื่องจากมีรายละเอียดรับและตั้งค่าโปรแกรมครบถ้วนฟังก์ชัน เมื่อเปิดโปรแกรมจะแสดงหน้าต่างหลัก ซึ่งอธิบายการใช้งานโปรแกรม (ดูภาพที่ 8) เมื่อคลิก Worksheet Open & Set จะพบเมนูรายการราคาท่ออยู่ทางด้านซ้ายมือ เมนูรับค่า

และอ่านไฟล์ EPANET อยู่ตรงกลาง และเมนู Set Parameter (R1-R4) และเมนู Set Constrain อยู่ทางด้านขวาของโปรแกรม (ดูภาพที่ 9) เมื่อตั้งค่าแล้วรับค่าต่างๆ เรียบร้อยแล้ว จากนั้นเลือก Worksheet Run & Display เพื่อเลือกขั้นตอนที่จะใช้ในการคำนวน ขณะประมวลผลโปรแกรมจะแสดงกราฟความสัมพันธ์ระหว่างค่าลงทุน กับ generation (ดูภาพที่ 10) และเมื่อสิ้นสุดการประมวลผลจะแสดงรายงานขนาดท่อที่เหมาะสมที่สุดใน Worksheet Best Report (ดูภาพที่ 11) รายงานขนาดท่อที่ถูกที่สุดแต่ไม่ผ่านเงื่อนไขข้อจำกัดทางชลศาสตร์ใน Worksheet NC Report และรายงานประวัติมูลค่าท่อในแต่ละการรันแต่ละครั้งใน Worksheet History โดยจะแสดงประวัติการคำนวนหา Sensitivity R, Sensitivity PXOVER, Sensitivity Pmutate, Sensitivity POPSIZE

6.1 โครงข่ายระบบท่อจ่ายน้ำขนาดเล็ก 2 Loop
โครงข่ายท่อจ่ายดังกล่าวประกอบด้วยท่อจ่ายน้ำ 8 ท่อ จุดร่วม 7 จุด และมีแหล่งจ่ายน้ำ คือ อ่างเก็บน้ำ (ดูภาพที่ 7) สำหรับการคำนวนการสูญเสียพลังงานในท่อใช้สมการของ Hazen-Williams โดยใช้สัมประสิทธิ์ความชื้นระเห่ากับ 130 และข้อกำหนดทางชลศาสตร์ของโครงข่ายที่ใช้ทดสอบ ได้แก่ ความดันน้ำในแต่ละจุดร่วมไม่น้อยกว่า 30 เมตร โดยมีขนาดท่อให้เลือก 14 ขนาด ดังนั้นโครงข่ายนี้สามารถออกแบบได้ทั้งหมด $14^8 = 1.47 * 10^9$ แบบ



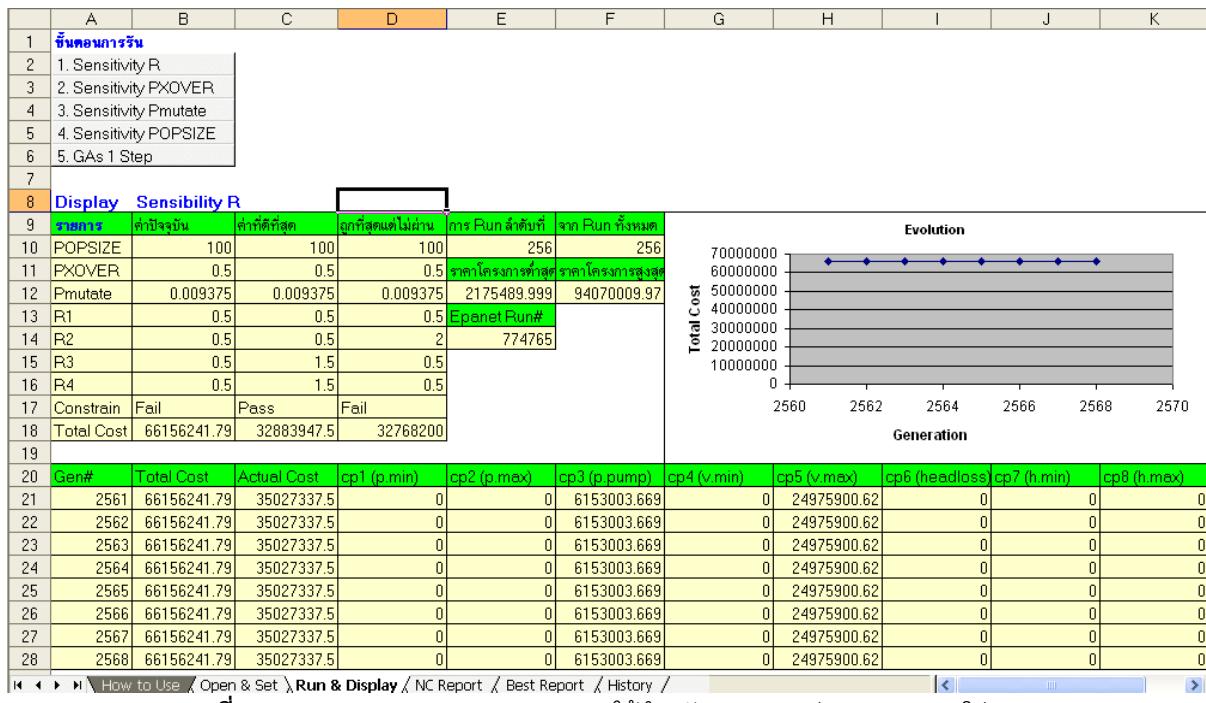
ภาพที่ 7 โครงข่ายท่อจ่ายน้ำ 2 Loop



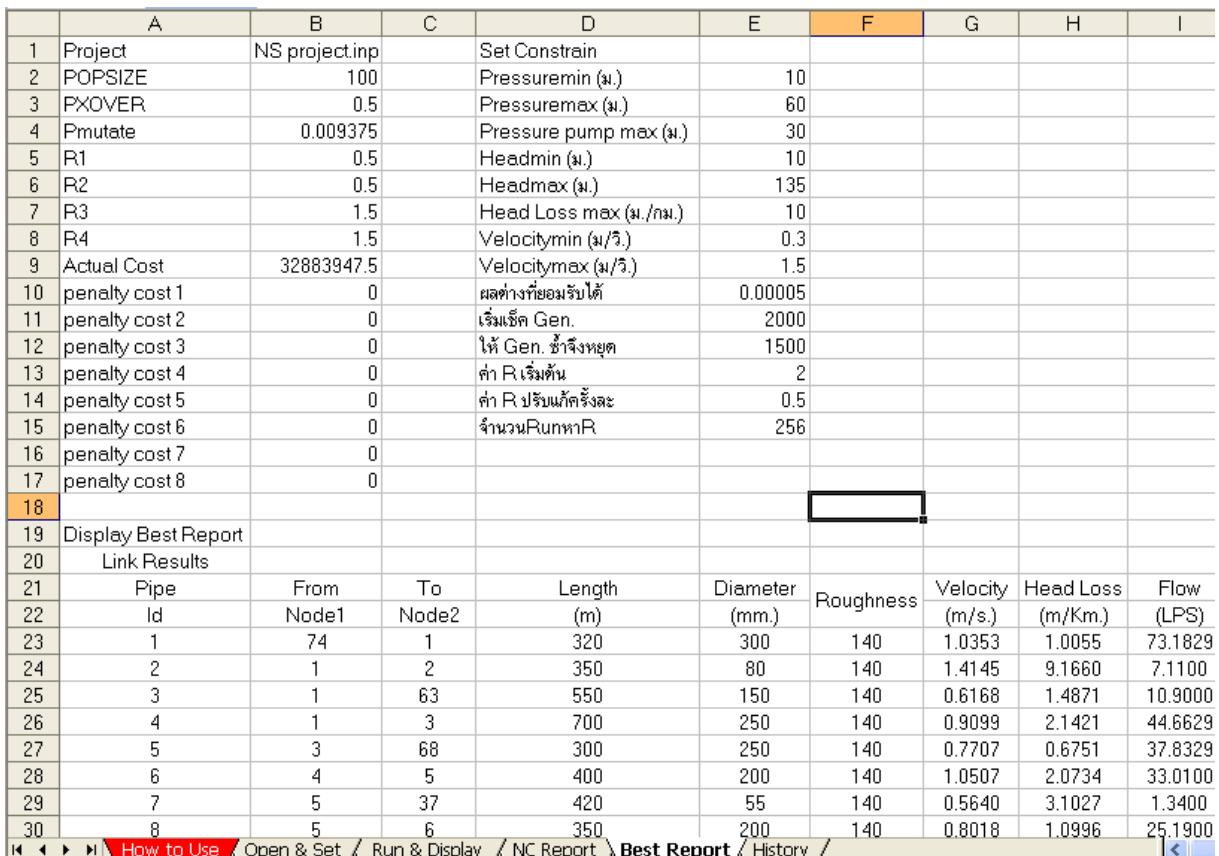
ภาพที่ 8 ภาพหน้าแรกของโปรแกรม

รายการท่อ			รับค่าและอ่านไฟล์ Epanet		Set Parameter	
ชื่อโครงการ	NS project	ลักษณะท่อ	ชื่อไฟล์	ลักษณะท่อ	ค่าน้ำ Pressure	
จำนวนท่อ	9	บันทึกรายการท่อ	NS project.inp	จำนวน node	ค่าน้ำ Head	
Id.	ชนิดท่อ	ราคา/ความยาว	จำนวน node	จำนวนท่อ	ค่าน้ำ Head Loss	
0	40	47.75	77	80	ค่าน้ำ Velocity	
1	55	73.25				
2	65	120.5				
3	80	168.25				
4	100	270.75				
5	150	574.25				
6	200	966.75				
7	250	1456.75				
8	300	2064.75				
9						
10						
11						
12						
13						
14						
15						
16						
17						
18						
19						
20						
21						
22						
23						
24						
25						
26						
27						
28						
29						
30						
31						
32						

ภาพที่ 9 ภาพ Worksheet Open & Set ใช้สำหรับค่าต่างๆของโปรแกรม



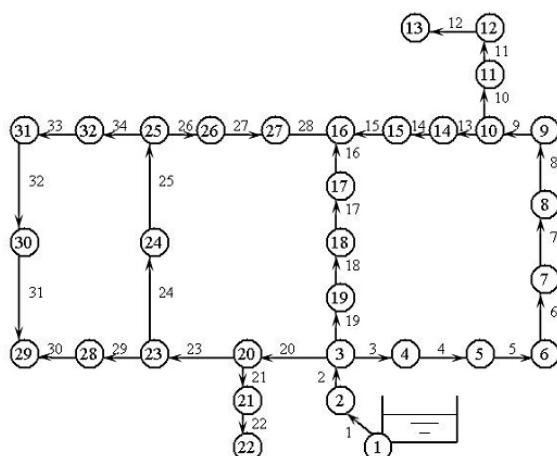
ภาพที่ 10 ภาพ Worksheet Run & Display ใช้สำหรับแสดงการประมวลผลของโปรแกรม



ภาพที่ 11 ภาพ Worksheet Best Report ใช้สำหรับแสดงผลการออกแบบของโปรแกรม

เนื่องจากในเงื่อนไขทางชลศาสตร์กำหนดพิจารณาเพียงค่าความดันน้ำอย่างเดียว ในการทดสอบโปรแกรมจึงหาค่าเฉพาะค่า R1, POVER, Pmutate และค่า POPSIZE ที่ได้จากขั้นตอนการวิเคราะห์ความอ่อนไหวของกระบวนการคัดเลือกโดยหลักพันธุกรรม (Sensitivity Analysis of GA Operators) พบว่าค่าพารามิเตอร์ที่เหมาะสมสำหรับปัญหานี้คือ $R1=0.50$ $PXOVER=0.50$ $Pmutate = 0.09375$ และ $POPSIZE = 100$ ตามลำดับ โดยค่าลงทุนที่ต่ำที่สุด มีค่าเท่ากับ \$ 419,000 ซึ่งตรงกับผลการศึกษาของ Alpcrovits and Shamir [7]

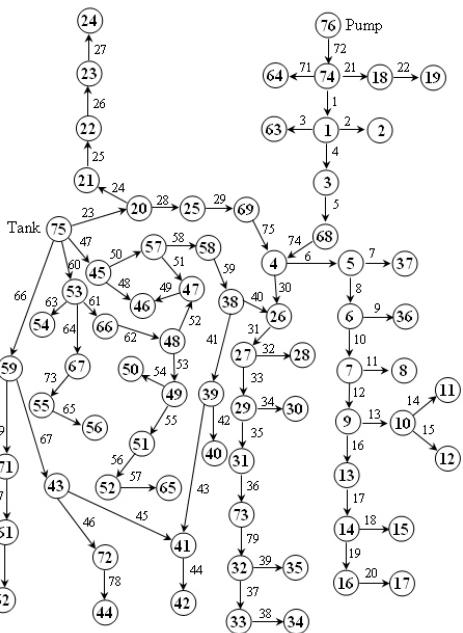
6.2 โครงข่ายระบบท่อจ่ายน้ำขนาดกลางของ Hanoi โครงข่ายท่อจ่ายดังกล่าวประกอบด้วยท่อจ่ายน้ำ 34 ท่อ จุดร่วม 32 จุด มีการเชื่อมต่อแบบวงรอบ 3 วง มีแหล่งจ่ายน้ำที่มีระดับความสูง 100 ม. ที่มีความความต้องการน้ำเท่ากับ $19,940 \text{ m}^3/\text{ชม}$. และมีแหล่งจ่ายน้ำ คือ ถังเก็บน้ำ (ดูภาพที่ 12) สำหรับการคำนวนการสูญเสียพลังงานในท่อใช้สมการของ Hazen-Williams โดยใช้สัมประสิทธิ์ความชุกระหว่าง 130 และข้อกำหนดทางชลศาสตร์ของโครงข่ายที่ใช้ทดสอบ ได้แก่ ความดันน้ำในแต่ละจุดร่วมไม่น้อยกว่า 30 เมตร โดยมีขนาดท่อให้เลือก 6 ขนาด ดังนั้น โครงข่ายนี้สามารถออกแบบได้ทั้งหมด $6^{34} = 2.87 * 10^{26}$ รูปแบบ



ภาพที่ 12 โครงข่ายท่อจ่ายน้ำ Hanoi

เนื่องจากในเงื่อนไขทางชลศาสตร์กำหนดพิจารณาเพียงค่าความดันน้ำอย่างเดียว ในการทดสอบโปรแกรมจึงหาค่าเฉพาะค่า R1, POVER, Pmutate และค่า POPSIZE ที่ได้จากขั้นตอนการวิเคราะห์ความอ่อนไหวของกระบวนการคัดเลือกโดยหลักพันธุกรรม (Sensitivity Analysis GA Operators) พบว่าค่าพารามิเตอร์ที่เหมาะสมสำหรับปัญหานี้คือ $R1=0.80$ $PXOVER=0.50$ $Pmutate = 0.0220588$ และ $POPSIZE = 100$ ตามลำดับ โดยค่าลงทุนที่ต่ำที่สุด มีค่าเท่ากับ \$ 6,081,086.96 ซึ่งตรงกับผลการศึกษาของ Fujiwara and Khang [8]

6.3 โครงข่ายท่อจ่ายน้ำเทศบาลเมือง จังหวัดนครสวรรค์ โครงข่ายท่อจ่ายน้ำดังกล่าวประกอบด้วยท่อจ่ายน้ำ 79 ท่อ จุดร่วม 76 จุด และมีแหล่งจ่ายน้ำสองแห่ง คือ ถังสูบน้ำ 1 แห่งและสถานีสูบน้ำ 1 แห่ง (ดูภาพที่ 13) สำหรับการคำนวนการสูญเสียพลังงานในท่อใช้สมการของ Hazen-Williams โดยใช้สัมประสิทธิ์ความชุกระหว่าง 140 และข้อกำหนดทางชลศาสตร์ ได้แก่ ความดันน้ำต่ำที่สุดและสูงที่สุดที่ยอมให้ในแต่ละจุดร่วม เท่ากับ 10 เมตร และ 60 เมตร ตามลำดับ สถานีสูบน้ำที่จุดร่วมที่ 76 จ่ายน้ำด้วยแรงดันไม่เกิน 30 เมตร ระดับความสูงน้ำต่ำที่สุด และสูงที่สุดที่ยอมให้ในแต่ละจุดร่วม เท่ากับ 10 เมตร และ 135 เมตร ตามลำดับ ความเร็วการไหลของน้ำในท่ออยู่ระหว่าง 0.30 ถึง 1.50 เมตรต่อวินาที การสูญเสียพลังงานการไหลในท่อ ไม่เกิน 10 เมตร ต่อ กิโลเมตร ค่า Peak factor เท่ากับ 1.5 มีขนาดท่อให้เลือก 9 ขนาด ดังนั้น โครงข่ายนี้สามารถออกแบบได้ทั้งหมด $9^{79} = 2.4 * 10^{75}$ รูปแบบ ส่วนของโปรแกรมนั้นกำหนดให้ค่าผลต่างที่ยอมรับได้เท่ากับ 0.00005 เริ่มตรวจสอบโครงริบโมโนซิมที่ดีที่สุดขึ้นกันเมื่อผ่านไป 2000 รุ่น โดยใช้ขั้นกัน 1500 รุ่น จึงหยุดการคำนวนรอบนั้นๆ โดยเริ่มคำนวนในขั้นตอน Sensitivity R หาค่า R1-R4 ที่ค่าเริ่มต้นเท่ากับ 2 ปรับลดลงครั้งละ 0.5 ซึ่งจะมีรอบการคำนวนเท่ากับ $4^4 = 256$ ครั้ง โดยใช้เครื่อง Pentium 4 ความเร็ว 2 GHz ค่านวนใช้เวลา 2.5 วัน ซึ่งถือเป็นข้อเสียอย่างหนึ่งของวิธี GAs



ภาพที่ 13 โครงข่ายท่อจ่ายน้ำของเทศบาลเมือง จังหวัด
นครสวรรค์

ในการทดสอบโปรแกรมหาค่า R1-R4 ค่า PXOVER ค่า Pmutate และค่า POPSIZE ที่ได้จากขั้นตอนการวิเคราะห์ความอ่อนไหวของกระบวนการคัดเลือกโดยหลักพันธุกรรม (Sensitivity Analysis of GA Operators) พบว่าค่าพารามิเตอร์ที่เหมาะสมสำหรับปัญหาการออกแบบระบบท่อจ่ายน้ำของเทศบาลเมือง จังหวัดนครสวรรค์ คือ $R1=0.5$ $R2=0.5$ $R3=1.5$ $R4=1.5$ $PXOVER=0.50$ $Pmutate = 0.009375$ และ $POPSIZE = 100$ ตามลำดับ โดยมีค่าลงทุนเท่ากับ 32,883,948 บาท ซึ่งถือว่าอยู่ในเกณฑ์ที่น่าพอใจ เมื่อเปรียบเทียบกับผลการศึกษาของจำเริญ [2] อำนวย [5] ปกรณ์ [3] และของอนุพงษ์ [4] ในตารางที่ 1

7. สรุป

จากการศึกษาการหาขนาดท่อที่เหมาะสมโดยวิธี GAs นั้น พนับว่าการเลือกใช้รูปแบบการถอดรหัสโครโน่โอมด้วยรูปแบบ Value Encoding เหมาะกว่าการใช้รูปแบบการถอดรหัสโครโน่โอมด้วยรูปแบบ Binary Encoding และ Gray Encoding ส่วนการเลือกวิธีขั้นตอนดัดแปลงยืนโดยใช้วิธี Modified Uniform Mutation ร่วมกับวิธีปรับค่า

Probability of mutation แบบขั้นบันได โดยใช้ค่าคงที่ในการตัดแปลงยืนเท่ากับ 1 ทำให้สามารถหาขนาดท่อที่เหมาะสมได้ดีกว่าวิธี Modified Uniform Mutation เพียงอย่างเดียว ในส่วนของการพัฒนาสมการค่าปรับการฝ่าฝืนข้อจำกัด (Penalty Function) ได้พิจารณาค่าปรับการฝ่าฝืนเงื่อนไขทางชลศาสตร์ 4 เงื่อนไขแรก เงื่อนไขด้านความดันน้ำและแรงดันเครื่องสูบน้ำ ด้านระดับความสูงน้ำ ด้านความเร็วในท่อ และด้านค่าการสูญเสียพลังงานการไหล โดยประยุกต์จากสมการ Penalty Function ของ Abebe and Solmatine [6] และของ อนุพงษ์ [4] ซึ่งผลการศึกษากรณีระบบท่อส่งน้ำแบบ 2 Loops และระบบท่อส่งน้ำของ Hanoi ได้ราคาค่าลงทุนเท่ากับผลการศึกษาเดิมของ Alpcrovits and Shamir [7] และ Fujiwara and Khang [8] ตามลำดับ ส่วนกรณีระบบท่อส่งน้ำของเทศบาลเมือง จังหวัดนครสวรรค์ พบร่วยว่าราคาค่าลงทุนระบบท่อส่งน้ำอยู่ในเกณฑ์ที่ถูกว่าผลการศึกษาเดิมที่ผ่านมา อย่างไรก็ตาม ขั้นตอนการวิเคราะห์ Sensitivity ของค่า R1 - R4 โดยการคำนวน 256 ครั้ง ซึ่งใช้เวลาในการคำนวนมากถึงเป็นข้อเสียประการหนึ่งของวิธี GAs และต้องมีการวิจัยหาวิธีการลดเวลาในการคำนวนต่อไป

เอกสารอ้างอิง

- [1] กัมปนาท ภักดีกุล. 2547. พันธุกรรมคอมพิวเตอร์-ทางเลือกใหม่ของการจัดการน้ำในยุคโลกาภิวัตน์. (เอกสารประกอบการฝึกอบรม). สถาบันพัฒนาการชลประทาน, กรมชลประทาน.
- [2] จำเริญ โกศลวิตร, 2533. การศึกษาเกณฑ์ออกแบบโครงข่ายท่อจ่ายน้ำประจำ. วิทยานิพนธ์ปริญญาโท มหาวิทยาลัยเกษตรศาสตร์.
- [3] ปกรณ์ ดิษฐกิจ, 2544. การหาขนาดท่อที่เหมาะสมสำหรับการเพริ่งรากจราจรแบบวงรอบโดยวิธีชีมูเลทแอนนิลลิ่ง. วิทยานิพนธ์ปริญญาโท มหาวิทยาลัยเกษตรศาสตร์.
- [4] อนุพงษ์ เปรมปิรี. 2548. การออกแบบระบบท่อจ่ายน้ำอย่างเหมาะสมด้วยวิธีดิฟเฟอเรนเชียลจีโอลูชัน. วิทยานิพนธ์ปริญญาโท, มหาวิทยาลัยเกษตรศาสตร์.

[5] สำนัก ดิโพธีไทย. 2537. การหาโปรแกรมเบื้องต้นสำหรับวิเคราะห์การแพร์กว่าจายน้ำและหาความเหมาะสม.

วิทยานิพนธ์ปริญญาโท, มหาวิทยาลัยเกษตรศาสตร์.

[6] Abebe, A.J. and Solomatine, D.P. 1998.

Application of global optimization to the design of pipe networks, pp. 989-996. The 3rd International Conferences on Hydroinformatics. Copenhagen, Denmark.

[7] Alperovits, E. and U. Shamir. 1977. Design of optimal water distribution system. Water Resources 13 (6): 885-900.

[8] Fujiwara, O. and D.B. Khang. A Two-Phase Decomposition Method for Optimal Design of Looped Water Distribution Networks. Water Resou.Res. 1990 ; 26(4) : 539-549

[9] Goldberg, D. E. 1989. Genetic Algorithms in Search Optimization and Machine Learning. Addison-Wesley. Reading, Massachusetts.

[10] Rossman, L. A., 2000. EPANET 2 Users Manual. US Environmental Protection Agency. Cincinnati , OH.

[11] Holland, J.H. 1992. In Adaptation in Natural and Artificial Systems 2nd. ed., Univ. of Michigan Press