

**แนวคิดการวางแผนท่อส่งน้ำประปาลอดใต้ทະเกle โดยวิธีลอยและจม
จากอําเภอขอนомถึง – เกาะสมุย จังหวัดสุราษฎร์ธานี**

นายภาณุรัตน์ สุขวานะ

โครงการนี้เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญาวิศวกรรมศาสตรมหาบัณฑิต
การบริหารงานก่อสร้างและสารสนเทศปํโภค
สาขาวิชาชีวกรรมโยธา สำนักวิชาชีวกรรมศาสตร์
มหาวิทยาลัยเทคโนโลยีสุรนารี
ปีการศึกษา 2555

แนวคิดการวางแผนท่อส่งน้ำประปาลอดใต้ทະເລ ໂດຍວິທີລອຍແລະຈມ ຈາກອໍາເກອຂນອນຄຶງ – ເກະສມູຍ ຈັງຫວັດສູງຢ້ານີ

มหาวิทยาลัยเทคโนโลยีสุรนารี อนุมัติให้นับ โครงการฉบับนี้ เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษา
ตามหลักสูตรปริญญามหาบัณฑิต

คณะกรรมการสอบโครงการ

(ผศ. ดร.พรศิฐ คงกล)

ประธานกรรมการ

(ศ. ดร.สุขสันติ หอพินุลดสุข)

กรรมการ (อาจารย์ที่ปรึกษาโครงการ)

(ผศ. ดร.ปริยาพร โภคยา)

กรรมการ

(รศ. ร.อ. ดร.กนต์ธร ชำนิประสาสน์)

คณบดีสำนักวิชาชีวกรรมศาสตร์

ภาครุตัน สุขวานะ : แนวคิดการวางแผนท่อส่งน้ำประปาลอดใต้ทะเล โดยวิธีลอยและจมจากอำเภอโขน么ถึง – เกาะสมุย จังหวัดสุราษฎร์ธานี (CONCEPTUAL DESIGN FOR SUBSEA WATER SUPPLY PIPELINE BY FLOATING AND SINKING METHOD FROM KHANOM DISTRICT TO KOH SAMUI, SURAT THANI PROVINCE)

อาจารย์ที่ปรึกษา: ศาสตราจารย์ ดร.สุขสันติ หอพินุลสุข

พื้นที่บนเกาะสมุยซึ่งเป็นแหล่งท่องเที่ยวที่สำคัญของประเทศไทย ประสบปัญหาขาดแคลนน้ำประปา เนื่องจากปริมาณความต้องการใช้น้ำประปานในเกาะสมุยเพิ่มขึ้นอย่างรวดเร็ว กองประกันข้อจำกัดด้านภูมิประเทศที่ไม่เหมาะสมต่อการกักเก็บน้ำดิน การประปาสาขาเกาะสมุยทำการแก้ปัญหาเบื้องต้นด้วยการก่อสร้างระบบผลิตน้ำแบบ RO ขนาด 200 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง และนำเสนอแผนระยะยาวซึ่งคือการผลิตน้ำประปานผ่านจังหวัดสุราษฎร์ธานี และจัดส่งน้ำประปามาท่อใต้ทะเลไปยังเกาะสมุย ท่อน้ำประปานผ่านท่อเหล็กหนา 900 มิลลิเมตร เริ่มจากโรงสูบน้ำแรงดันที่บ้านตลิ่งชัน ไปยังบ้านท่าจันทร์ รวมระยะทางประมาณ 90 กิโลเมตร สถานีสูบน้ำเพิ่มแรงดัน (Booster Pumping Station) เพื่อยกระดับแรงดันน้ำไปยังเกาะสมุย ตั้งอยู่ที่บ้านใน งานวางท่อส่งน้ำประปาลอดใต้ทะเลกำหนดให้ใช้ท่อ HDPE ขนาดเส้นผ่าศูนย์กลาง 900 มม. ชั้น PN10 วางจากบ้านท่าจันทร์ไปจนถึงบริเวณหาดท้องโนนด รวมระยะทางประมาณ 19.20 กิโลเมตร การส่งท่อลอดใต้ทะเลใช้วิธีลอยและจม (Floating and sinking Method) โดยใช้ทุนถ่วงนำหันกในการจมท่อ การส่งท่อโดยวิธีลอยและจมในพื้นที่ก่อสร้างนี้มีค่าใช้จ่ายเฉลี่ยประมาณ 25,852 บาทต่อเมตร

PANURAT SUKWASANA : CONCEPTUAL DESIGN FOR SUBSEA
WATER SUPPLY PIPELINE BY FLOATING AND SINKING METHOD
FROM KHANOM DISTRICT TO KOH SAMUI, SURAT THANI
PROVINCE. ADVISOR : PROF. SUKSUN HORPIBULSUK, Ph.D., P.E.

Koh Samui, a major tourist attraction is experiencing water shortages because the demand for water supply has increased rapidly and the geological condition is not suitable for water storage. Provincial Waterworks Authority has supplied the reversed osmosis (RO) water with 200 m³/hour as a short-term solution. The long-term solution was proposed, which is the production of tap water at Surat Thani province and supply to Koh Samui through a subsea water supply pipeline. The water system in Surat Thani province is a steel pipe of 900 mm diameter, starting from a low pressure pump station at Ban Talingchan to Ban Tachan, with total distance of 90 kilometers. A booster pumping station to enhance the pressure for supplying the tap water to Koh Samui is located at Ban Nai. The subsea water supply pipeline is HDPE pipe with 900 mm diameter class PN 10. It starts from Ban Tachan to Tongtanod beach, which has a total distance of 19.20 kilometers. The floating and sinking method is adopted for subsea water supply and the concrete counter weight is used to sink the pipeline. The average construction cost for the floating and sinking method at this site is estimated to be 25,852 baht/meter.

School of Civil Engineering
Academic Year 2012

Student's Signature _____
Advisor's Signature _____

กิตติกรรมประกาศ

โครงการนการศึกษานี้ สำเร็จลุล่วงได้ด้วยความกรุณาอย่างยิ่งจาก ศาสตราจารย์ ดร.สุขสันต์ หอพิมูลสุข อาจารย์ที่ปรึกษา ซึ่งได้กรุณาให้คำแนะนำในการตรวจแก้ไขข้อบกพร่องต่าง ๆ แนะนำแนวทางการทำงานเพิ่มเติม และให้ความเอาใจใส่ ความเมตตากรุณาถ่ายทอดความรู้แก่ศิษย์เป็นอย่างดี ทั้งยังปลูกฝังให้ผู้ศึกษามีความอดทน มีวินัย หมั่นค้นคว้าหาความรู้เพิ่มเติม ผู้ศึกษาจึงขอขอบพระคุณท่าน ศาสตราจารย์ ดร.สุขสันต์ หอพิมูลสุข ไว้ ณ โอกาสนี้

ผู้ศึกษาขอบพระคุณคณาจารย์ทุกท่าน ที่ได้ประสิทธิประสาทวิชาความรู้ในหลักสูตร วิชวกรรมศาสตรมหาบัณฑิต การบริหารงานก่อสร้างและสาธารณูปโภค สาขาวิชาวิศวกรรมโยธา ให้แก่ผู้ศึกษา ซึ่งเป็นความรู้และประสบการณ์ที่มีค่า และมีประโยชน์ในการทำงานของผู้ศึกษา ต่อไป ผู้ศึกษาขอระลึกถึงพระคุณบิดา และมารดา ที่ได้อบรมสั่งสอนให้เป็นคนดี รักการศึกษา และหมั่นหาความรู้เพิ่มเติมและไม่ย่อท้อต่อปัญหาและอุปสรรคต่าง ๆ รวมถึงครอบครัวสุขวะสนะทุกท่าน ขอบพระคุณพี่ ๆ เพื่อน ๆ บริษัท วิกแอนด์โซลลันด์ จำกัด (มหาชน) ทุกท่านที่เคยช่วยเหลือ และให้กำลังใจตลอดการทำงานศึกษารั้งนี้เป็นอย่างดี

ภาณุรัตน์ สุขวะสนะ

สารบัญ

	หน้า
บทคัดย่อภาษาไทย	ก
บทคัดย่อภาษาอังกฤษ	خ
กิตติกรรมประกาศ	ก
สารบัญ	ง
สารบัญตาราง	ช
สารบัญรูปภาพ	ช
บทที่	
1 บทนำ	1
1.1 ความเป็นมาและความสำคัญของปัจจุบัน	1
1.2 วัตถุประสงค์	2
1.3 ขอบเขตของการวิจัย	2
1.4 ประโยชน์ที่คาดว่าจะได้รับ	3
1.5 คำนิยามศัพท์เฉพาะ	3
2 ทฤษฎีและงานวิจัยที่เกี่ยวข้อง	5
2.1 ความรู้ทั่วไปเกี่ยวกับน้ำประปาและสำนักงานการประปาอุบลราชธานี	
จังหวัดสุราษฎร์ธานี	5
2.1.1 การประปาอุบลราชธานี	7
2.1.2 ทรัพยากรน้ำและแหล่งน้ำดิบ	9
2.1.3 ระบบผลิตน้ำประปา	14
2.1.4 ความต้องการน้ำประปาในอุบลราชธานี	16
2.1.5 ความต้องการน้ำดิบ	19
2.2 การเลือกท่อ HDPE สำหรับการวางท่อให้ทึบทางเดิน	20
2.2.1 ขั้นตอนในการออกแบบและติดตั้ง โดยวิธีลอย-และ-จม	22
2.2.1.1 การเลือกขนาดท่อที่เหมาะสม	22
2.2.1.2 การเลือก SDR ที่ต้องการ	22
2.2.1.3 การเลือกทึบหนักถ่วง การออกแบบทุ่นถ่วงทึบหนัก และระยะห่าง	23

2.2.1.4 การเลือกสถานที่ในการเก็บท่อการต่อท่อ และการปล่อยท่อ.....	31
2.2.1.5 การเตรียมพื้นที่ร้อยต่อระหว่างผู้ดิน และผิวน้ำ และแนวร่องท่อได้น้ำ.....	31
2.2.1.6 การเชื่อมต่อและประกอบท่อให้เป็นเส้นตรง.....	32
2.2.1.7 การติดตั้งทุ่นถ่วงน้ำหนัก.....	33
2.2.1.8 การปล่อยท่อลงสู่น้ำ.....	34
2.2.1.9 การลากท่อที่เชื่อมต่อแล้วลงน้ำ.....	35
2.2.1.10 การจมท่อโดยวิธีลอย และ จน.....	37
2.2.2 การลดความเสี่ยงในการเกิด Buckling โดยใช้แรงดึงท่อที่เหมาะสมในการจมท่อ.....	38
2.2.3 การทางเลือกอื่น ๆ ในการถ่วงน้ำหนักท่อ.....	39
2.2.4 การเสริมสิ่นการลากท่อจากแผ่นดินสู่น้ำ.....	39
2.2.5 การสำรวจหลังการติดตั้ง.....	40
2.2.6 การติดตั้งท่อในแบบอื่น ๆ	40
2.2.6.1 การติดตั้งในขณะที่อากาศเย็น	40
2.2.6.2 การติดตั้งในบริเวณที่เลolate และ	40
2.2.6.3 ระบบนำ้อัดอากาศ	40
2.2.6.4 การขุดลอกห้องน้ำ	41
2.2.6.5 ท่อลงน้ำแบบชั่วคราว	41
2.2.7 บทสรุป	41
3 วิธีดำเนินการศึกษา	43
3.1 การเก็บรวบรวมข้อมูล	43
3.2 กำหนดแนวทางการออกแบบ	43
3.3 แผนการวิจัย (Research Plan)	43
4 ผลการศึกษาและวิเคราะห์ผล	45
4.1 รวบรวมข้อมูลจากแผนแม่บท	45
4.1.1 ความต้องการกำลังการผลิตนำประปา	45
4.1.2 แนวคิดทางเลือกของการพัฒนาระบบประปา	46
4.1.3 ทางเลือกของการวางแผนท่อส่งน้ำไปเกาะสมุย	49

4.1.4 การเปรียบเทียบการลงทุนระหว่างระบบผลิตน้ำแบบ RO และ ^{ช่อง} และการวางแผนท่อส่งน้ำทางทะเล.....	52
4.1.4.1 การวางแผนท่อส่งน้ำไปยังภาคสมุย.....	53
4.1.4.2 การใช้ระบบผลิตน้ำแบบ RO บนเกาะสมุย.....	61
4.1.4.3 การพิจารณาเลือกการลงทุนระหว่างการวางแผนท่อส่งน้ำและ ^{ช่อง} ระบบผลิตน้ำ RO.....	64
4.2 สรุปผลการศึกษา.....	65
4.3 การคำนวณการออกแบบทุ่นล่วงน้ำหนัก.....	65
4.4 วิธีการและขั้นตอน การวางแผนท่อส่งน้ำประปาในทะเล.....	73
4.5 การประมาณราคาค่าลงทุนระบบส่งน้ำประปาจากฝั่งสุราษฎร์ธานีไปภาคสมุย.....	84
5 สรุปและข้อเสนอแนะ.....	87
5.1 สรุปผลการศึกษา.....	87
5.2 ข้อเสนอแนะ.....	88
เอกสารอ้างอิง.....	89
ประวัติผู้เขียน.....	90

สารบัญตาราง

ตารางที่	หน้า
2.1 ขนาดพื้นที่รองรับน้ำฝนในอ่างเกอเกะสมุย จังหวัดสุราษฎร์ธานี	12
2.2 ความต้องการใช้น้ำประปาในอ่างเกอเกะสมุย จังหวัดสุราษฎร์ธานี	17
2.3 ต้องการใช้น้ำดิบกับปริมาณน้ำดิบที่นำมาใช้งานได้	18
2.4 ความต้องการนำดิบรายบีในอ่างเกอเกะสมุย จังหวัดสุราษฎร์ธานี	19
2.5 ค่าคุณลักษณะของแรงดึงตัว “K” ในสมการที่ 3	25
2.6 ระยะห่างโดยทั่วไปของทุนคอนกรีตวางท่อ	28
2.7 ตัวคูณของขนาดห่อเพื่อหาค่ารัศมีของการขบตัว (Buckling Radius)	38
2.8 แผนการวิจัย (Research Plan)	44
4.1 กำลังการผลิตที่ต้องการและกำลังการผลิตที่ต้องการเพิ่มในปี พ.ศ. 2557 2567 และ 2577 ของ การประปาส่วนภูมิภาค สาขาเกาะสมุย	46
4.2 เปรียบเทียบของทางเลือก การวางท่อส่งน้ำไปยังเกาะสมุย	49
4.3 ปริมาณน้ำผลิตเฉลี่ยรายปีที่ต้องการเพิ่มของระบบประปา การประปาภูมิภาคสาขาเกาะสมุย	53
4.4 การคำนวณการออกแบบทุนถ่วงน้ำหนัก ช่วงกลางทะเล	68
4.5 การคำนวณการออกแบบทุนถ่วงน้ำหนัก บริเวณ Surf zone	69
4.6 ประมาณการค่าลงทุนระบบส่งน้ำประปาจากฝั่งสุราษฎร์ธานีไปเกาะสมุย โดย บริษัททีม คอนซัลติ้ง เอนจิเนียริ่ง แอนด์ เมนеджเม้นท์ จำกัด	85
4.7 ประมาณการค่าลงทุนระบบส่งน้ำประปาจากฝั่งสุราษฎร์ธานีไปเกาะสมุย โดยผู้วิจัย	86

สารบัญรูปภาพ

รูปที่	หน้า
2.1 ขั้นตอนการผลิตน้ำประปา	7
2.2 แหล่งน้ำผิวดินในภาคสมุย	9
2.3 ขั้นตอนของการผลิตน้ำประปา โดยระบบบริเวอร์ส ออสโนมชิส	15
2.4 การจมท่อที่ถ่วงน้ำหนักที่หนักมากลงจากเรือ	26
2.5 การใช้ Surge Chamber เพื่อป้องกันมิให้อาการไฟลเข้าในท่อ	27
2.6 ทุ่นคอนกรีตขนาดอยู่ที่หน้างานสามารถทำได้หลายรูปแบบ	30
2.7 การติดตั้งทุ่นถ่วงน้ำหนัก บนเรือ Barge หรือ Raft	33
2.8 ท่อที่ยังไม่ได้ถ่วงทุ่น้ำหนัก กำลังถูกปล่อยไปปังเรือ Barge เพื่อทำการติดทุ่นถ่วงน้ำหนัก	36
2.9 วิธีการวางแผนแบบลาก-จูง	36
2.10 การยกท่อเพื่อเพิ่มน้ำเข้าในเส้นท่อ	37
2.11 การลากท่อระหว่างขั้นตอนการจมท่อ โดยหลักเลี้ยงมิให้ท่องมากเกินไป	39
4.1 กำลังการผลิตที่ต้องการและกำลังการผลิตตามแผนงานปรับปรุง ขยายระบบ ประปา การประปาส่วนภูมิภาค สาขาเกษตรกรรม	46
4.2 แผนผังทางเลือก การพัฒนาระบบประปา การประปาส่วนภูมิภาคสาขาเกษตรกรรม	48
4.3 แนวท่อส่งน้ำและรูปดัดตามยาว การประปาส่วนภูมิภาค สาขาเกษตรกรรม	55
4.4 แนวท่อส่งน้ำประปาไปเกษตรกรรม ตามแนวทางเลือกที่คาดว่าเหมาะสมที่สุด	56
4.5 ตัวอย่างรูปแบบทุ่นถ่วงน้ำหนักคอนกรีต (Concrete Counter Weight)	70
4.6 ขนาดและน้ำหนักของทุ่นถ่วงน้ำหนักคอนกรีต (Concrete Counter Weight)	71
4.7 การเสริมเหล็ก ทุ่นถ่วงน้ำหนักคอนกรีต (Concrete Counter Weight)	72
4.8 แนวระดับท้องทะเลบริเวณช่องสมุย	76
4.9 แนววางท่อส่งน้ำ ที่เลือกโดยบริษัท ทีม คอนซัลติ้ง เอนจิเนียริ่ง แอนด์ เมนедʒเม้นท์ จำกัด (แนวเส้นสีน้ำเงิน) และแนววางท่อที่ผู้วิจัยเลือก (แนวเส้นสีแดง)	77
4.10 การเตรียมพื้นที่ กองเก็บและวางท่อ HDPE บนฝั่ง สำหรับเชื่อมต่อท่อ	78
4.11 สำรวจและติดตั้งเครื่องหมายแสดงแนววางท่อ	79
4.12 วิธีการขุดเปิดร่องดิน	80
4.13 วิธีการเชื่อมท่อ HDPE และการลำเลียงท่อลงในทะเล	81

4.14 วิธีการจัดเตรียม ลอยท่อ HDPE ที่ติดตั้ง CCW เข้าแนวติดตั้งเหนือร่อง Trench.....	82
4.15 วิธีการจมท่อ HDPE ลงในร่องดิน.....	83



บทที่ 1

บทนำ

1.1 ความเป็นมาและความสำคัญของปัญหา

ภาวะสมุยนับว่าเป็นแหล่งท่องเที่ยวที่สำคัญ ซึ่งเป็นที่รู้จักกันดีท่องเที่ยวทั้งชาวไทยและชาวต่างชาติเป็นอย่างดี จัดเป็นเกาะที่มีขนาดใหญ่เป็นอันดับ 3 ของประเทศไทย รองจากเกาะภูเก็ตและเกาะช้าง อำเภอเกาะสมุยอยู่บริเวณอ่าวไทย ห่างจากจังหวัดสุราษฎร์ธานีไปทางทิศตะวันออก 84 กิโลเมตร มีเนื้อที่ 247 ตารางกิโลเมตร พื้นที่ 1 ใน 3 ของเกาะเป็นที่ราบ ล้อมรอบภูเขา มากถึงวันนี้ การท่องเที่ยวบนเกาะแห่งนี้เพื่อพักผ่อนและเป็นหัวใจของเศรษฐกิจ อันเป็นที่มาของรายได้ที่สำคัญ ในขณะที่ เกษตรกรรมอันเป็นอาชีพหลักของชาวเกาะสมุยกับกลาดเป็นรายได้รอง แต่ไม่ว่าจะเป็นอาชีพไหน นำประปาที่มีความสำคัญต่อการดำรงชีวิตของประชาชนชาวอ้าวgeoเกาะสมุย ประชากรบนเกาะสมุยมีทั้งสิ้น 61,318 คน แบ่งเป็นผู้ชาย 29,768 คน และผู้หญิง 31,550 คน แบ่งเขตการปกครองออกเป็น 7 ตำบล 36,660 ครัวเรือน (กรมการปกครอง อำเภอเกาะสมุย จังหวัดสุราษฎร์ธานี ณ.วันที่ 31 ธันวาคม 2554) นอกจากนี้ ยังมีประชากรแห่งชั่งมีประมาณ 300,000 คน นักท่องเที่ยวทั้งชาวไทยและชาวต่างชาติประมาณ 3,000 คน/วัน จำนวนนักท่องเที่ยวที่สูงนี้ก่อให้เกิดการขยายธุรกิจทั้งทางด้านเกษตรกรรมและอุตสาหกรรม ด้วยเหตุนี้เอง ความต้องการน้ำประปาเพื่อใช้อุปโภคบริโภคจึงมีปริมาณมากขึ้นตาม แต่ด้วยแหล่งน้ำดินที่จำกัด ปริมาณน้ำประปาจึงไม่พอเพียงต่อการจ่ายน้ำให้กับครัวเรือน และก่อปัญหาการขาดแคลนน้ำประปาอย่างรุนแรง โดยเฉพาะในช่วงฤดูแล้ง นอกจากปัญหาการขาดแคลนน้ำประปาแล้ว การขยายตัวของประชากรและอุตสาหกรรมส่งผลกระทบอย่างมากต่อคุณภาพน้ำดิน ซึ่งส่งผลกระทบอย่างมากต่อค่าใช้จ่ายในการผลิตน้ำประปา

ปัจจุบัน การขาดแคลนน้ำบนเกาะสมุย เป็นปัญหาที่สำคัญมากและเป็นปัจจัยเสี่ยงต่อความเสียหายของธุรกิจการท่องเที่ยว ซึ่งเป็นรายได้หลักของท้องถิ่นและประเทศ ดังนั้น หน่วยงานที่เกี่ยวข้องจึงได้เร่งดำเนินการเพื่อบรรเทาปัญหาดังกล่าว รัฐบาลได้มอบหมายให้ การประปาส่วนภูมิภาค (กปภ.) พิจารณาวางแผนทางดำเนินการไว้ล่วงหน้า ซึ่งมี 3 ทางเลือกคือ

- 1.1.1 การพัฒนาอ่างเก็บน้ำบนเกาะสมุยร่วมกับการผลิตน้ำประปาจากน้ำทะเล
- 1.1.2 การก่อสร้างระบบผลิตน้ำประปาจากน้ำทะเล เพิ่มขึ้นจากเดิมให้เพียงพอ
- 1.1.3 การวางแผนท่อส่งน้ำประปาจาก จ.สุราษฎร์ธานี (แม่น้ำตาปี) ไปยังเกาะสมุย โดยขยายกำลังการผลิตน้ำประปาสุราษฎร์ธานี แล้วส่งน้ำประปาผ่านระบบท่อขนานผ่านระยะทาง 90 กิโลเมตร ระบบท่อลอดใต้ทะเล ส่งไปยังเกาะสมุย จังหวัดสุราษฎร์ธานี ระยะทาง 19.20 กิโลเมตร

ผู้วิจัยจะรวมข้อมูลและสรุปผลการศึกษาแผนแม่บทและศึกษาความเป็นไปได้ โครงการปรับปรุงขยายระบบประปาในพื้นที่จังหวัดสุราษฎร์ธานี (2553) โดยบริษัท ทีม คอนซัลติ้ง เอนจิเนียร์링แอนด์แมเนจเม้นท์ จำกัด และนำข้อมูลมาทำการกำหนดแนวทางและออกแบบท่อส่งน้ำจากจังหวัดสุราษฎร์ธานีสู่ภาคสมุย พร้อมทั้งประมาณราคาก่อสร้าง การวางแผนท่อจะทำโดยวิธีลอยและจม (Floating and Sinking method) การวางแผนท่อโดยวิธีดังกล่าวเป็นงานก่อสร้างเฉพาะ ซึ่ง บริษัทผู้รับเหมาที่มีประสบการณ์และความพร้อมด้านอุปกรณ์เครื่องจักรมีจำกัด ดังนั้น การประมาณราคาก่อสร้างต้องใช้เวลาและเงินมาก ซึ่งแต่ละช่วงของการทำงานต้องใช้เวลาและเงินมากกว่าช่วงของการทดสอบ จึงต้องอาศัยผู้ที่มีประสบการณ์ในการทำงานด้านนี้โดยเฉพาะ ผลการศึกษาในครั้งนี้สามารถใช้เป็นส่วนหนึ่งของการวิเคราะห์ความคุ้มทุนในการเลือกโครงการที่เหมาะสมที่สุด ในการแก้ไขปัญหาการขาดแคลนน้ำประปาในพื้นที่ภาคสมุย เพื่อนำเสนอต่อนอร์ดการประปาหรือผู้มีอำนาจหน้าที่รับผิดชอบต่อไป

1.2 วัตถุประสงค์

โครงการวิจัยนี้ มีวัตถุประสงค์ดังนี้

- 1.2.1 เพื่อการออกแบบงานวางแผนท่อส่งน้ำลดอคติทະເລໂດຍວິທີລອຍແລະຈມ ການຟຶງນາວງທ່ອງຈາກ ອໍາເກອນອມ - ແກະສມຸຍ ຈັງຫວັດສຸຮາຍຄູ່ຮ້ານີ
- 1.2.2 เพื่อกำหนดขั้นตอนເປື້ອງຕົ້ນໃນການຕິດຕັ້ງທ່ອງສ່າງນ້ຳໄທທະເລ
- 1.2.3 เพื่อประมาณราคาก่อสร้างงานวางแผนท่อส່າງນ້ຳໄທທະເລໂດຍວິທີລອຍແລະຈມ

1.3 ขอบเขตของโครงการวิจัย

ผู้วิจัยได้กำหนดขอบเขตการวิจัยได้ ดังนี้

- 1.3.1 การออกแบบงานวางแผนท่อบริเวณชายฝั่ง โดยปกติมีความลึกไม่เกิน 20 เมตร
- 1.3.2 การเลือกใช้ท่อพลาสติกชนิดความหนาแน่นสูง HDPE (High Density Polyethylene)
- 1.3.3 การเลือกขนาดเส้นผ่านศูนย์กลางท่อที่เหมาะสม
- 1.3.4 การเลือกรูปแบบทุ่นล่องน้ำหนัก และระยะห่างในการติดตั้งทุ่นล่องน้ำหนัก
- 1.3.5 การกำหนดขั้นตอนการทำงาน
- 1.3.6 การประมาณราคาก่อสร้าง

1.4 ประโยชน์ที่คาดว่าจะได้รับ

ผู้วิจัยคาดว่างานวิจัยนี้จะเกิดประโยชน์ดังนี้

- 1.4.1 ได้แบบก่อสร้างงานวางท่อส่งน้ำลอดใต้ทะเลโดยวิธีลอยและจม กรณีงานวางท่อจาก อำเภอ - เกาะสมุย จังหวัดสุราษฎร์ธานี
- 1.4.2 ทราบขั้นตอนการทำงานการติดตั้งท่อส่งน้ำลอดใต้ทะเลโดยวิธีลอยและจม กรณีงานวางท่อจาก อำเภอ - เกาะสมุย จังหวัดสุราษฎร์ธานี
- 1.4.3 ได้ราคาค่าก่อสร้างงานวางท่อส่งน้ำลอดใต้ทะเลโดยวิธีลอยและจม

1.5 คำนิยามศัพท์เฉพาะ

รีเวอร์ส ออสโนมิซิส (Reverse Osmosis) หมายถึง การผลิตน้ำสะอาดจากน้ำทะเลที่ป้อนเข้าเครื่องรีเวอร์ส ออสโนมิซิส 100 ส่วน ได้น้ำจืด 30 ส่วน และระบบนำ้ำทะเลที่เหลือจากการผลิตออก 70 ส่วน กลับลงสู่ทะเล

HDPE (High Density Polyethylene) หมายถึง พลาสติกโพลิเอทิลีนชนิดความหนาแน่นสูง
SDR (Standard Dimension Ratio) คืออัตราส่วนขนาดมาตรฐานหรือหมายถึงอัตราส่วนของเส้นผ่านศูนย์กลางภายนอกระบบทุกๆ

OD (Outside Diameter) คือ เส้นผ่านศูนย์กลางภายนอกที่จุดใดๆ

PN (Nominal pressure) คือ ความดันระบบทุกๆ

BN (Negative Pipe Buoyancy) คือ แรงด้านแรงลอยตัว, กิโลกรัม/เมตร

B_p (Theoretical Pipe Bouyancy per meter) คือ แรงลอยตัว, กิโลกรัม/เมตร

K (Underwater Environmental Factor) คือ ค่าตัวคูณลดของแรงลอยตัว

V_{ID} (Bore Volume per meter) คือ ปริมาตรภายในท่อ, ลูกบาศก์เมตร/เมตร

V_p (Specific Weight of Medium outside pipe) คือ ปริมาตรท่อ, ลูกบาศก์เมตร/เมตร

W_{LO} (Specific Weight of Medium outside pipe) คือ ความหนาแน่นของน้ำภายในท่อ,

กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร

W_{LI} (Specific Weight of Medium inside pipe) คือ ความหนาแน่นของน้ำภายในท่อ, กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร

W_p (Pipe Weight) คือ น้ำหนักท่อ, กิโลกรัม/เมตร

W_B (Specific Weight of Ballast Material) คือ ความหนาแน่นของทุนถ่วงน้ำหนัก, กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร

W_{BS} (Submerged Ballast Weight) คือ น้ำหนักทุนถ่วงในน้ำ, กิโลกรัม

W_{BD} (Dry Ballast Weight per Unit) គឺជានំអនកធ្លុនតំវង់ខោង, កិឡក្រាំម
 $L_{C.C}$ (c:c Distance between weights) គឺជារាយមាត្រាការពារទូទៅនំអនក, មេត្រ



บทที่ 2

ทฤษฎีและงานวิจัยที่เกี่ยวข้อง

การศึกษาความเป็นไปได้ในการออกแบบงานวางท่อส่งน้ำลาดตัดให้ทะเลโดยวิธีลอยและจมกรผึ้งงานวางท่อจาก อำเภอ - เกาะสมุย จังหวัดสุราษฎร์ธานี ผู้วิจัยได้ศึกษาค้นคว้าแนวคิดและทฤษฎี ตลอดจนงานวิจัยที่เกี่ยวข้องมาใช้เป็นแนวทางการศึกษาวิจัยออกแบบดังนี้

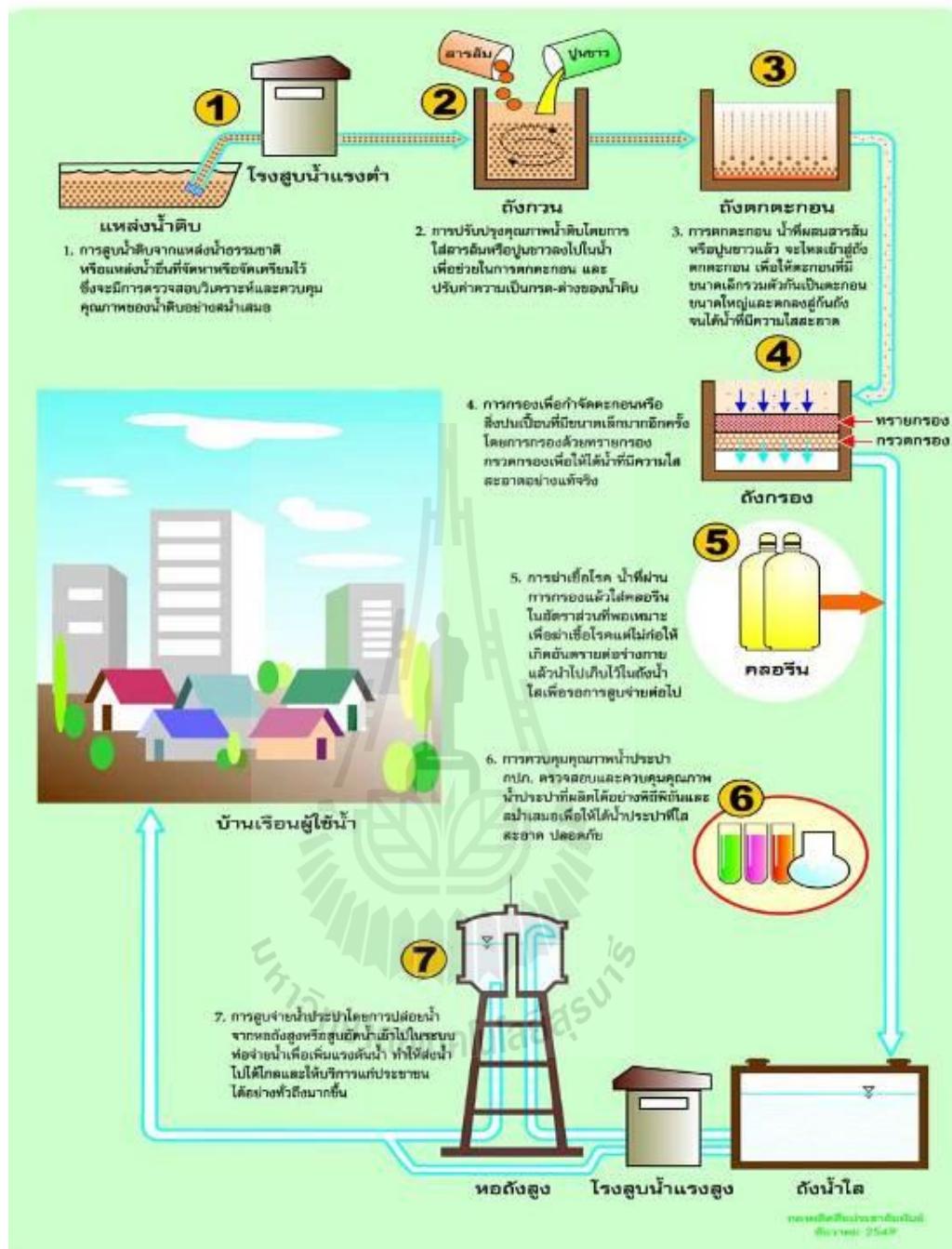
1. ความรู้ทั่วไปเกี่ยวกับน้ำประปาและสำนักงานการประปาอำเภอเกาะสมุย จังหวัดสุราษฎร์ธานี
2. ความรู้ทั่วไปเกี่ยวกับห่อพลาสติกชนิดความหนาแน่นสูง HDPE (High Density Polyethylene)
3. ทฤษฎีและงานวิจัยที่เกี่ยวข้อง
4. ลักษณะงานและการติดตั้งท่อที่คล้ายคลึงกัน

2.1 ความรู้ทั่วไปเกี่ยวกับน้ำประปาและสำนักงานการประปาอำเภอเกาะสมุย จังหวัดสุราษฎร์ธานี

น้ำประปามายถึง น้ำที่ผ่านกระบวนการต่างๆ มากมาย เพื่อให้ได้น้ำที่สะอาดปราศจากเชื้อโรค แล้วจ่ายไปให้ประชาชนบริโภคใช้สอย (สุกัญญา อรุณส่ง, 2549) เพื่อให้เกิดความมั่นใจว่า น้ำประปาน้ำสามารถดื่มได้อย่างปลอดภัย สำนักงานการประปาอำเภอเกาะสมุย จังหวัดสุราษฎร์ธานี ได้ตรวจสอบคุณภาพน้ำในการปฏิบัติการทุกขั้นตอนในการผลิตและการสูบน้ำ โดยตรวจสอบตั้งแต่คุณภาพน้ำในระบบนำดิน ระบบผลิต สถานีสูบน้ำ ระบบจ่ายน้ำและน้ำประปางานสถานีใช้น้ำ วิธีการเก็บตัวอย่างน้ำ และการวิเคราะห์เป็นไปตามข้อกำหนดขององค์กรอนามัยโลก โดยวิเคราะห์ทั้งทางเคมี-ฟิสิกส์ สารพิษภัยตร โลหะหนัก สารกัมมันตภาพรังสี สารก่ออมะเริงแบบที่เรียบ และไวรัส ขั้นตอนการผลิตด้วยกัน 7 ขั้นตอน ดังรูปที่ 2.1

1. การสูบน้ำจากแหล่งน้ำธรรมชาติหรือแหล่งน้ำอื่นที่จัดหาหรือจัดเตรียมไว้ ซึ่งจะมีการตรวจสอบวิเคราะห์และควบคุมคุณภาพของน้ำดินอย่างสม่ำเสมอ
2. การปรับปรุงคุณภาพน้ำดินโดยการใส่สารส้มหรือปูนขาวลงไปในน้ำ เพื่อช่วยในการตักตะกอนและปรับค่าความเป็นกรด – ด่างของน้ำดิน
3. น้ำที่ผสมสารส้มหรือปูนขาวแล้วจะไหลเข้าสู่ถังตะกอนเพื่อให้ตะกอนที่มีขนาดเล็กรวมตัวกันเป็นตะกอนขนาดใหญ่ และตะกอนสู่กันถังจนได้น้ำที่มีความใสสะอาด
4. การกรองเพื่อกำจัดตะกอนหรือสิ่งปนเปื้อนที่มีขนาดเล็กมากอีกรังโดยการกรองด้วยกระชังกรองด้วยกรด เพื่อให้ได้น้ำที่มีความใสสะอาดอย่างแท้จริง

5. การผ่าเชื้อโรค นำที่ผ่านกระบวนการกรองแล้ว นำมาใส่คลอรินในอัตราส่วนที่พอเหมาะสมเพื่อฆ่าเชื้อโรค แต่ไม่ก่อให้เกิดอันตรายต่อร่างกายแล้วนำไปเก็บไว้ในถังน้ำใส่เพื่อรอการสูบจ่ายต่อไป
6. การควบคุมคุณภาพน้ำประปา กปภ.ตรวจสอบและควบคุมคุณภาพน้ำประปาที่ผลิตได้อย่างพิถีพิถันและสม่ำเสมอเพื่อให้ได้น้ำประปาที่สะอาดและปลอดภัย
7. การสูบจ่ายน้ำประปาโดยการปล่อยน้ำจากหอดังสูงหรือสูบอัดน้ำเข้าไปในระบบท่อจ่ายน้ำเพื่อเพิ่มแรงดันน้ำ ทำให้ส่งน้ำไปได้ไกลและให้บริการแก่ประชาชนได้อย่างทั่วถึงมากขึ้นในขั้นตอนการผลิตน้ำประปางของการประปาส่วนภูมิภาคนั้น ทุกขั้นตอนต้องมีค่าใช้จ่ายการดำเนินการทั้งสิ้น เริ่มจากการสูบน้ำดิบที่ต้องใช้ทั้งกระแสไฟฟ้าหรือน้ำมันเชื้อเพลิง สารเคมี เช่น สารส้ม ปูนขาว และคลอริน ก็ต้องมีการจัดซื้อมาเพื่อปรับปรุงคุณภาพน้ำและฆ่าเชื้อโรคในน้ำประปา รวมถึงการจัดเก็บและสูบจ่ายมาบังคับเรื่องของผู้ใช้น้ำก็ต้องมีค่าใช้จ่ายเพื่อให้ทุกขั้นตอนการดำเนินการที่สมบูรณ์ ถึงแม้ว่าจะมีการเรียกเก็บค่าบริการจากผู้ใช้น้ำ แต่ก็เป็นราคาน้ำที่ถูกมาก เมื่อพิจารณาถึงคุณภาพน้ำ รวมถึงขั้นตอนกระบวนการผลิตและส่งจ่ายน้ำประปามาถึงทุกครัวเรือน นับว่าเป็นสาธารณูปโภคที่มีความสำคัญอย่างยิ่งต่อการดำรงชีวิต แต่มีราคาถูกอย่างมาก หากเปรียบเทียบกับการที่จะทำการผลิตน้ำประปางเอง หรือการซื้อน้ำที่มีการจำหน่ายอยู่ทั่วไปก็ตาม



รูปที่ 2.1 ขั้นตอนของการผลิตน้ำประปา

(สำนักงานประปา สำนักงานเขตฯ สมุย. 2549)

2.1.1 การประปาสำนักงานเขตฯ จังหวัดสุราษฎร์ธานี

สำนักงานประปาสำนักงานเขตฯ จังหวัดสุราษฎร์ธานี ตั้งอยู่ที่บ้านเลขที่ 55/6 หมู่ 2 ตำบลอ่างทอง อำเภอเก้าอี้ จังหวัดสุราษฎร์ธานี เปิดดำเนินการเมื่อปี พ.ศ. 2520 อยู่ในความ

รับผิดชอบของสุขาภิบาล因為สมุย มีกำลังการผลิตเริ่มแรก 20 ลูกบาศก์เมตรต่อชั่วโมง ใช้แหล่งน้ำดิบจากน้ำตกหินลาดให้บริการในพื้นที่ชุมชนบ้านหน้าท่อน ต่อมาในปี พ.ศ. 2532 สำนักงานประปาอำเภอเกาะสมุย ได้โอนกิจกรรมมาอยู่ในความดูแลของการประปาส่วนภูมิภาค และได้มีการปรับปรุงขยายกำลังผลิตและขยายพื้นที่ออกไปรอบนอก

ปี พ.ศ. 2532 (ปรับปรุงครั้งที่ 1) การประปาส่วนภูมิภาคได้ก่อสร้างโรงกรองน้ำหินลาด ที่มีกำลังผลิตขนาด 250 ลูกบาศก์เมตรต่อชั่วโมง และก่อสร้างสถานีจ่ายน้ำช่องเขา เพื่อขยายเขตจ่ายน้ำไปยังชุมชนหาดละไม ชุมชนบ้านตลาดแม่น้ำ หาดเงวง และปรับปรุงระบบนำดินก่อสร้างโรงสูบน้ำแรงต่ำ และพัฒนาพรูกระจุด ให้เป็นสะพานน้ำดิน เพื่อเป็นแหล่งน้ำดินเสริมแก่โรงกรองน้ำหินลาด (สำนักงานประปาอำเภอเกาะสมุย. 2552)

ปี พ.ศ. 2542 (ปรับปรุงครั้งที่ 2) การประปาส่วนภูมิภาคพัฒนาพรูหน้าเมืองเพื่อใช้เป็นแหล่งน้ำดินและก่อสร้างระบบผลิตใหม่ ขนาด 100 ลูกบาศก์เมตรต่อชั่วโมงที่พรูหน้าเมือง

ปี พ.ศ. 2547 (ปรับปรุงครั้งที่ 3) การประปาส่วนภูมิภาคปรับปรุงสะพานน้ำดินพรูกระจุด ก่อสร้างโรงสูบน้ำแรงต่ำระบบหักน้ำดิน และก่อสร้างระบบผลิตใหม่ ขนาด 150 ลูกบาศก์เมตรต่อชั่วโมง ที่สถานีผลิตน้ำหน้าเมือง ในปี พ.ศ. 2547

ปี พ.ศ. 2547 (ปรับปรุงครั้งที่ 4) การประปาส่วนภูมิภาคเพิ่มกำลังผลิตที่โรงกรองน้ำหินลาด จากกำลังผลิต 250 ลูกบาศก์เมตรต่อชั่วโมง เป็น 450 ลูกบาศก์เมตรต่อชั่วโมง

ปี พ.ศ. 2547 การประปาส่วนภูมิภาคก่อสร้างระบบผลิตแบบ Mobile (ระบบผลิตน้ำสำรอง) บริเวณพรูหนังขนาด 375 ลูกบาศก์เมตรต่อชั่วโมง ($125 \text{ ลูกบาศก์เมตรต่อชั่วโมง} \times 3 \text{ ชุด}$) เพื่อเป็นระบบผลิตน้ำสำรองในกรณีที่ระบบผลิตอื่นๆ ขาดแคลนน้ำดิน

ปี พ.ศ. 2548 การประปาส่วนภูมิภาคทำสัญญารับซื้อน้ำประปากระบวนการ Reverse Osmosis (การผลิตน้ำสะอาดจากน้ำทะเล) ของบริษัท Universal Utilities Co., Ltd (U.U.) ในปริมาณ 2,500 ลูกบาศก์เมตรต่อวัน ราคารับซื้อปีแรก 45.50 บาทต่อลูกบาศก์เมตร

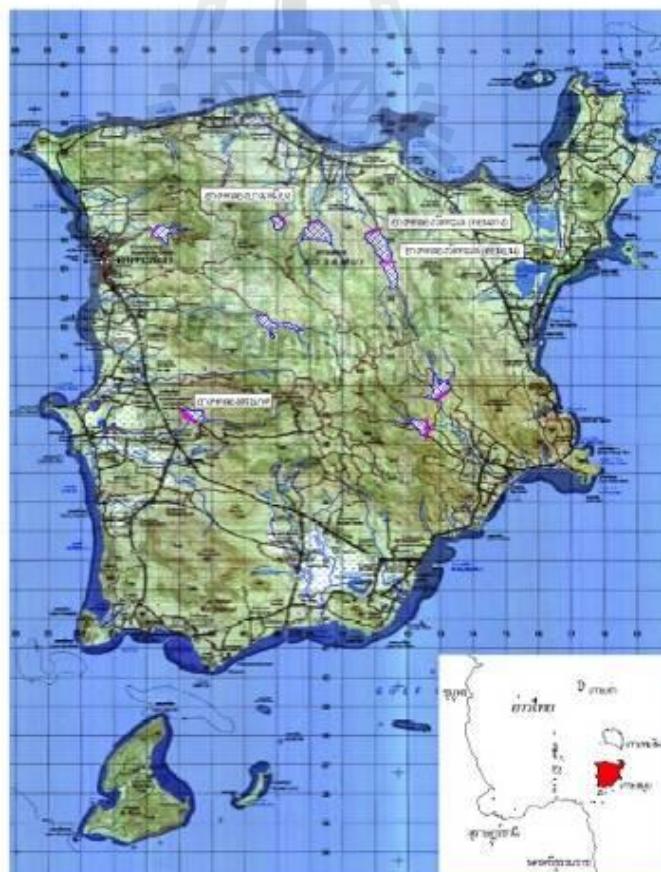
ปัจจุบันการปกครองอำเภอเกาะสมุยมีกำลังการผลิตรวมทั้งสิ้น 1,175 ลูกบาศก์เมตรต่อชั่วโมง ใช้งานปกติ 800 ลูกบาศก์เมตรต่อชั่วโมง มีเขตจำหน่ายน้ำครอบคลุมพื้นที่เทศบาลอำเภอเกาะสมุย จังหวัดสุราษฎร์ธานี โดยแหล่งน้ำที่สำนักงานประปาอำเภอเกาะสมุย จังหวัดสุราษฎร์ธานี ใช้ในการผลิตน้ำประปาเพื่อจ่ายน้ำให้กับครัวเรือนนั้น มาจากทรัพยากรแหล่งน้ำดินธรรมชาติ ซึ่งมีทั้งแหล่งน้ำผิวดินและแหล่งน้ำใต้ดินดังจะกล่าวในรายละเอียดต่อไปนี้

2.1.2 ทรัพยากรน้ำและแหล่งน้ำดิบ

เกาะสมุยเป็นแหล่งน้ำที่มีความสำคัญสำหรับใช้ในการเกษตร อุปโภค บริโภค รวมทั้งเป็นแหล่งน้ำดิบสำรองสำหรับผลิตน้ำประปา ซึ่งมีที่มาจากการแหล่งต่าง ๆ ได้แก่ แหล่งน้ำผิวดินและแหล่งน้ำใต้ดิน

2.1.2.1 แหล่งน้ำผิวดิน

แหล่งน้ำผิวดินของเกาะสมุยเป็นคลองธรรมชาติสายสั้น ๆ ที่ไหลอยู่ตามร่องเขาล่างน้ำที่ยาวที่สุด ได้แก่ คลองลิปะน้อย ยาวประมาณ 15 กิโลเมตร (รูปที่ 2.2) ล่างน้ำธรรมชาติส่วนใหญ่มีความลาดชันสูง ทำให้ความเร็วในการไหลของน้ำค่อนข้างสูง เมื่อเทียบกับล่างน้ำธรรมชาติทั่วๆ ไป ลักษณะดังกล่าวส่งผลให้ในฤดูฝนน้ำในล่างธรรมชาติไหลเร็วและแรงหลังฝนตก ส่วนในฤดูแล้ง ปริมาณน้ำมีน้อยมากเนื่องจากล่างน้ำไม่สามารถเก็บกักน้ำฝนส่วนใหญ่ไว้ได้ แหล่งน้ำผิวดินบนอำเภอ เกาะสมุยแบ่งออกเป็น 3 ประเภท ได้แก่ คลองธรรมชาติ ฝาย และพรุธรรมชาติ



รูปที่ 2.2 แหล่งน้ำผิวดินในเกาะสมุย
(สำนักงานประปาอำเภอเกาะสมุย. 2552)

2.1.2.2 คลองธรรมชาติ ประกอบด้วย

คลองน้ำตามธรรมชาติประกอบด้วย

1. คลองลิปะใหญ่ เป็นคลองที่ไหลจากตอนกลางของตัวอำเภอเกาะสมุย ไหลลงสู่ท่าเรือด้านตะวันตกบริเวณรอยต่อของหมู่ที่ 1 และหมู่ที่ 3 ตำบลอ่างทอง ปัจจุบันมีฝายเก็บน้ำเพื่อการผลิตน้ำประปา 1 แห่ง สูงประมาณ 1.20 เมตร ยาวประมาณ 15 เมตร
2. คลองหลังไฝ่ อุญบริเวณหมู่ที่ 5 ตำบลอ่างทอง มีฝายขนาดเล็กส่งน้ำด้วยห้อเหล็กขนาดเส้นผ่าศูนย์กลาง 8 นิ้ว ยาวประมาณ 4.9 กิโลเมตร จ่ายน้ำให้รายถูบริเวณหมู่ที่ 3, 4 และ 5 ตำบลอ่างทองและพื้นที่การเกษตรประมาณ 300 ไร่
3. คลองลิปะน้อย ต้นน้ำเกิดจากเขาใหญ่ไหลลงสู่ท่าเรือที่บ้านลิปะน้อย
4. คลองสารแกศ ต้นน้ำเกิดจากเข้าท้ายควายไหลลงสู่ที่ลุ่มบริเวณบ้านใจครร่า
5. คลองละไม มีต้นกำเนิดจากเข้าใหญ่และเข้าพลู ไหลรวมกันบริเวณหุบเข้าบ้านละไม ตำบลมะเร็ต ใช้ประโยชน์เพื่อการทำนาและสวนผลไม้
6. คลองน้ำจืด มีต้นกำเนิดจากเข้าพลู ไหลผ่านสวนมะพร้าว สวนผลไม้บ้านหัวถนน หมู่ที่ 1 แล้วไหลออกไปท่าเรือบริเวณบ้านหัวถนน
7. คลองท่าเร็ต มีต้นกำเนิดจากบริเวณเข้าใหญ่ไหลผ่านหมู่ที่ 2 และหมู่ที่ 5 ของตำบลมะเร็ต และไหลออกสู่ท่าเรือบริเวณหมู่ที่ 2 ตำบลมะเร็ต
8. คลองสียา มีต้นกำเนิดจากเข้าใหญ่ไหลผ่านหมู่ที่ 1 หมู่ที่ 2 ตำบลหน้าเมืองและแยกเป็นคลองซอยผ่านทุ่งนาบริเวณหมู่ที่ 3 และหมู่ที่ 5 ของตำบลหน้าเมือง แล้วจึงไหลออกสู่ท่าเรือบริเวณหมู่ที่ 3 ของตำบลหน้าเมือง แหล่งน้ำดังกล่าวจะขอดแห้งเป็นบางช่วงเวลา

2.1.2.3 ฝาย ประกอบด้วย

ฝายมีทั้งสิ้น 8 ฝายประกอบด้วย

1. ฝายหินลาด ก่อสร้างตั้งแต่ปี พ.ศ. 2505 เป็นฝายทกด้ำในลำน้ำลิปะใหญ่ ซึ่งในปัจจุบันมีระบบห่อเชื่อมโยงระหว่างฝายหินลาดและพรุกระจุด เพื่อใช้เป็นแหล่งน้ำสำรอง

2. ฝายน้ำตกหน้าเมือง เป็นโครงการประเภทเหมืองฝาย กรมชลประทาน ได้สร้างฝายที่คลองท่าเสีย ซึ่งเป็นคลองสาขาด้านต้นน้ำคลองหน้าเมือง ส่งน้ำไปปั้นพื้นที่เพาะปลูกทางฝั่งซ้ายของคลองท่าเสีย
3. ฝายคลองแม่น้ำ เป็นโครงการประเภทเหมืองฝาย กรมชลประทาน ได้สร้าง ฝายทดน้ำที่คลองแม่น้ำ ตามลั่นน้ำ เพื่อใช้ประโยชน์ในการทำเกษตร
4. เขื่อนท่าสัก สร้างขึ้นในปี พ.ศ. 2523 บริเวณเข้าพลูหมู่ที่ 3 ตำบลมะเร็ต กันคลองละไมซึ่งมีพื้นที่รับน้ำ 3.0 ตารางกิโลเมตร ปริมาณน้ำท่าเฉลี่ยต่อปี ประมาณ 2.3 ล้านลูกบาศก์เมตร/ปี
5. ฝายบางน้ำจืด สร้างขึ้นบริเวณหมู่ที่ 1 เป็นฝายขนาดเล็กกันคลองบางน้ำจืด พื้นที่รับน้ำของฝายมีขนาดเพียง 1.2 ตารางกิโลเมตร ปริมาณน้ำผ่านฝายประมาณปีละ 0.9 ล้านลูกบาศก์เมตร
6. ฝายวังเสาง บริเวณหมู่ที่ 5 ตำบลมะเร็ต เป็นโครงการประเภทเหมืองฝาย กรมชลประทาน ได้สร้างฝายที่คลองมะเร็ต เพื่อทดน้ำและส่งน้ำต่อน้ำ ทำการอุปโภค บริโภคและการเกษตร
7. ฝายวังหินลาด เป็นโครงการชลประทานเหมืองฝาย กรมชลประทาน ได้สร้างฝายที่คลองท่าเงิน (คลองตลาดแม่น้ำ)
8. ฝายพังเพ เป็นโครงการชลประทานเหมืองฝาย กรมชลประทาน ได้สร้างฝายทดน้ำที่คลองพังเพ บ้านทุ่งเบย่า เพื่อเป็นประโยชน์ของพื้นที่นาและพื้นที่การเกษตร

2.1.2.4 พrushrmachati

พrushrmachati เป็นพื้นที่ลุ่มตามบริเวณเชิงเขา สามารถพัฒนาเป็นอ่างเก็บน้ำเพื่อการอุปโภคบริโภค ได้ พื้นที่ลุ่มเหล่านี้เป็นทางระบายน้ำท่าจากภูเขาผ่านลงสู่ทะเล พื้นที่บางแห่งมีน้ำได้ดิน แหล่งน้ำออกมากลดอคปี ซึ่งมีอยู่จำนวนมาก แต่จะนำมาเป็นตัวอย่าง ดังนี้

1. อ่างเก็บน้ำพrushrmachati (พrushrmachati) หมู่ที่ 2 ตำบลลิปะน้อย มีเนื้อที่พrushpmaham 41 ไร่ ในปัจจุบัน การประปาส่วนภูมิภาค ได้ทำการพัฒนาอ่างเก็บน้ำพrushrmachati ให้สามารถเก็บกักน้ำได้ประมาณ 350,000 ลูกบาศก์เมตร ปริมาณความจุใช้งานได้ของพrushrmachati ประมาณ

- 245,000 ลูกบาศก์เมตร ในขณะที่ อ่างเก็บน้ำพรุกระจุดเป็นแหล่งน้ำดิบที่เสริมปริมาณน้ำดิบที่ผันจากฝายหินลาดเพียงแหล่งเดียว
2. อ่างเก็บน้ำพรุหน้าเมือง หมู่ที่ 5 ตำบลหน้าเมือง และมีพื้นที่บางส่วนอยู่ในหมู่ที่ 2 และ 5 ตำบลมะเร็ต กรมชลประทานได้พัฒนาพรุแห่งนี้ในรูปแบบโครงการชลประทานขนาดเล็ก ปัจจุบันพรุหน้าเมืองเก็บกักน้ำได้ประมาณ 800,000 ลูกบาศก์เมตร
 3. พรุบ้านหาญ เป็นพรุขนาดเล็กใกล้กับพรุหน้าเมือง มีเนื้อที่ 20 ไร่ กรมชลประทานได้ขุดลอกเมื่อเดือนสิงหาคม พ.ศ. 2545 ให้มีความจุ 81,000 ลูกบาศก์เมตร และก่อสร้างท่อส่งน้ำเพื่อส่งน้ำลงพรุหน้าเมือง
 4. อ่างเก็บน้ำพรุเฉวง เป็นแหล่งน้ำอีกแห่งหนึ่งที่อยู่ด้านตะวันออกของเกาะสมุยใกล้กับชุมชนอ่าวเฉวง พรุเฉวงที่เนื้อที่ 574 ไร่ มีพื้นที่เก็บกักน้ำได้มากกว่าพรุอื่นๆ แต่มีข้อจำกัดในส่วนของความลึก ก่อสร้างคือไม่สามารถดูดให้มีความลึกได้มาก เพราะอาจมีปัญหาน้ำทะลุเข้าได้
 5. พรุบางรัก หมู่ที่ 4 และ 5 ตำบลบ่อผุด ลักษณะของพรุเป็นป่าชายเลน มีต้นโกรกการและต้นลำพูอยู่ในพรุ และเป็นพรุที่น้ำทะเลข้าหาดพื้นที่พรุในเขตอ่าวເກເກະສາມຸຍ สรุปตามขนาดพื้นที่ พื้นที่รองรับน้ำฝนและรายละเอียดอื่นๆ ได้ดังตารางที่ 2.1

ตารางที่ 2.1 ขนาดพื้นที่รองรับน้ำฝนในอำเภอเกาะสมุย จังหวัดสุราษฎร์ธานี

พรุ	กระจุด	หน้าเมือง	เฉวง	บางรัก
1. พื้นที่พรุ (ไร่)	41	180	574	-
2. พื้นที่รับน้ำฝน (ตารางกิโลเมตร)	1.5	1.5	7.5	1.5
3.ปริมาณฝนเฉลี่ย (มิลลิเมตร)	1,828.0	1,950.0	1,873.0	1,873.0
4.ปริมาณน้ำเข้าอ่าง(ล้าน ลูกบาศก์เมตร)	1.6	1.7	7.4	1.8
5.ความจุกักเก็บ(ล้าน ลูกบาศก์เมตร)	0.35	0.8	1.6	0.32

ที่มา: สำนักงานประปาอำเภอเกาะสมุย, 2552

2.1.2.5 แหล่งน้ำใต้ดิน

เกาะสมุยมีแหล่งน้ำใต้ดิน 3 ลักษณะคือ ชั้นหินให้น้ำแกรนิต ในพื้นที่ที่เป็นภูเขาตอนกลางของเกาะ ชั้นหินให้น้ำตะกอนน้ำพาน และชั้นหินให้น้ำหินแปร ที่

อยู่ตามแนวชายฝั่ง สำนักงานประปาอำเภอเกาะสมุย จังหวัดสุราษฎร์ธานี ใช้แหล่งน้ำดินหลัก 4 แห่ง เป็นแหล่งสำรองน้ำเนื่องจากผลการวิเคราะห์สภาพสมดุลน้ำได้ดี ของเกาะสมุย พบว่าแหล่งน้ำสำรองน้ำดิน ได้แก่ น้ำตกหินลาด (คลองลิปะใหญ่) และพrush น้ำเมือง แหล่งน้ำสำรอง 2 แห่ง ได้แก่ สารพักน้ำดินพrush กระจุด และ พrush วง รวมเป็น 4 แห่งด้วยกัน ดังนี้

1. น้ำตกหินลาด เป็นแหล่งน้ำหลักของโรงกรองน้ำหินลาด รับน้ำจากคลองลิปะใหญ่มีปริมาณน้ำประมาณ 7.5 ลูกบาศก์เมตร/ปี พื้นที่รับน้ำประมาณ 10.2 ตารางกิโลเมตร) ปัจจุบันน้ำดินจากน้ำตกหินลาดถูกส่งไปที่โรงกรองน้ำหินลาดโดยแรงโน้มถ่วง จากฝายน้ำตกหินลาด ระยะทางประมาณ 1.5 กิโลเมตร ระดับน้ำสูงสุด 46 เมตร ผ่านท่อเหล็กขนาด 300 มิลลิเมตร ช่วงเวลาที่ใช้น้ำจากน้ำตกหินลาดได้เพียงพอประมาณ 6 เดือน (สิงหาคม - มกราคม) ซึ่งจะมีปริมาณน้ำท่าประมาณร้อยละ 84.2 ของน้ำทั้งปี งานนี้ปริมาณน้ำจะลดลงตามปริมาณฝน ในบางปีช่วงที่ปริมาณน้ำ้อยอาจนานถึง 9 เดือน จากการวิเคราะห์ปริมาณน้ำท่าของน้ำตกหินลาด โดยใช้ข้อมูลน้ำฝนของสถานีวัดน้ำฝนของเกาะสมุย เปรียบเทียบกับปริมาณวัดน้ำฝนอำเภอใกล้เคียง ที่มีสถานีวัดน้ำท่า เมื่อเทียบกับความต้องการน้ำดินของโรงกรองน้ำหินลาดในปัจจุบัน ผลปรากฏว่า ช่วงเวลาที่ปริมาณน้ำท่าในคลองต่างกว่าความต้องการใช้น้ำหรือไม่โอกาสเกิดการขาดแคลนน้ำดินนาน 1 - 9 เดือน ระยะเวลาที่เหมาะสมในการออกแบบความจุแหล่งน้ำสำรองคือ 5 เดือน
2. สารพักน้ำพrush กระจุด เป็นแหล่งน้ำสำรองขนาดความจุประมาณ 350,000 ลูกบาศก์เมตร มีเนื้อที่ประมาณ 42 ไร่ 1 งาน 8 ตารางวา กปภ. ได้วางท่อส่งน้ำดินจากฝายน้ำตกหินลาด เพื่อมาเก็บกักที่พrush กระจุด โดยใช้ท่อ HDPE ขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 315 มิลลิเมตร 2 ท่อ ระยะทางประมาณ 7 กิโลเมตร ระดับน้ำสูงสุด 85 เมตร ส่งน้ำได้ประมาณ 700 ลูกบาศก์เมตรต่อชั่วโมง พrush กระจุด มีปัญหาคุณภาพน้ำมีค่า pH ต่ำในช่วงหน้าแล้ง สาเหตุเกิดจากดินบริเวณพrush เป็นดินเปรี้ยว ถึงแม้จะทำการปูพลาสติกกันชื้นแล้วก็ตาม น้ำได้ดินยังไห้เข้าสารได้ตามรูรับน้ำแรงดันน้ำได้ดิน กปภ. โดยกองพัฒนาแหล่ง

น้ำจึงได้ออกแบบเพิ่มท่อรับน้ำได้ดินแล้วต่อไปที่บ่อรับน้ำเพื่อแยกน้ำได้ดินไม่ให้เข้าไปปนกันน้ำในสารที่รับมาจากน้ำตกหินลาด

3. พรูหน้าเมือง เป็นแหล่งน้ำดินของโรงพยาบาลน้ำหน้าเมือง ซึ่งมีกำลังผลิตอยู่ที่ 250ลูกบาศก์เมตรต่อชั่วโมง พรูหน้าเมืองมีความจุประมาณ 800,000 ลูกบาศก์เมตร รับน้ำจากคลองท่าสีหยา ซึ่งเป็นสาขาของน้ำตกหน้าเมือง โดยน้ำตกหน้าเมืองมีปริมาณน้ำประมาณ 2.09 ล้านลูกบาศก์เมตร/ปี นอกจากนี้พรูหน้าเมืองยังรับน้ำจากพื้นที่ข้างเคียง เพราะที่ตั้งพรูอยู่ในที่ต่ำ ช่วงที่เกิดน้ำหลัก น้ำจะไหลเข้าพรูได้ รวมปริมาณน้ำไหลเข้าพรูหน้าเมืองได้ประมาณ 3.0 ล้านลูกบาศก์เมตร/ปี แต่ปัจจุบันเก็บน้ำไว้ใช้ในคุณลักษณะได้ประมาณ 3 เดือนเท่านั้น
4. พรูฉวง มีความจุประมาณ 1.6 ล้านลูกบาศก์เมตร มีปั๊มน้ำเสียจาก การระบายน้ำของชุมชนรอบ ๆ พรู ได้ถูกปรับให้มีระบบบำบัดน้ำเสียก่อนระบายน้ำลงพรู แต่ก็ทำงานได้ไม่เต็มที่ทำให้คุณภาพน้ำขังไม่เหมาะสมกับการผลิตน้ำประปาเท่าที่ควร โดยเฉพาะกับกระบวนการผลิตแบบ Mobile เนื่องจากน้ำดินมีตะกอนมากทำให้ผลิตน้ำได้น้อยลงเปลืองสารเคมีและกระแสไฟฟ้ามากกว่าปกติ พรูฉวงจึงถูกใช้เป็นแหล่งน้ำสำรองจากแหล่งน้ำที่กล่าวมาทั้งสิ้น เป็นแหล่งน้ำที่มีความสำคัญต่อสำนักงานประปาอำเภอเกาะสมุย จังหวัดสุราษฎร์ธานีในการผลิตเพื่อให้ได้น้ำประปาที่มีคุณภาพเหมาะสมกับการใช้งานของผู้ใช้บริการที่อาศัยอยู่ในอำเภอเกาะสมุยจังหวัดสุราษฎร์ธานี

2.1.3 ระบบผลิตน้ำประปา

ระบบการผลิตน้ำประปาของสำนักงานเกาะสมุย ประกอบด้วยโรงพยาบาลน้ำ 3 แห่ง และโรงพยาบาลน้ำของบริษัท Universal Utilities Co., Ltd. (U.U.) 1 แห่ง ได้แก่

1. โรงพยาบาลน้ำน้ำตกหินลาด ขนาดกำลังผลิต 450 ลูกบาศก์เมตรต่อชั่วโมง อยู่ในบริเวณเดียวกับสำนักงานประปาเกาะสมุย เนื้อที่รวมประมาณ 5 ไร่ 4 งาน 40 ตารางวา ใช้น้ำดินจากฝายน้ำตกหินลาด (คลองลิปะใหญ่) เป็นแหล่งน้ำหลัก และใช้ระบบกรองน้ำดินพรูกระจุดเป็นแหล่งน้ำสำรอง
2. โรงพยาบาลน้ำหน้าเมือง ขนาดกำลังผลิต 250 ลูกบาศก์เมตรต่อชั่วโมง อยู่ในบริเวณพรูหน้าเมือง มีเนื้อที่ประมาณ 6 ไร่ ระบบผลิตน้ำประปาจะประกอบไปด้วยระบบการเรื้อร ระบบการซื้อ ลังตอกตะกอน ลังกรองเรื้อร ลังพักน้ำใส โรงพยาบาล

สูบน้ำแรงสูง และระบบจ่ายสารเคมีและบ่อพักตะกอน ใช้น้ำดิบจากพืชที่น้ำเมือง

3. โรงกรองน้ำแบบ Mobile ขนาดกำลัง 375 ลูกบาศก์เมตรต่อชั่วโมง อยู่ในบริเวณพืชที่น้ำ เป็นระบบผลิตสำรอง ที่ใช้น้ำดิบจากพืชที่น้ำ
4. โรงกรองน้ำแบบรีเวออร์สօส莫ซิส (Reverse Osmosis) ของบริษัท Universal Utilities Co., Ltd. (U.U.) ขนาดกำลังผลิต 2,500 ลูกบาศก์เมตรต่อวัน อยู่ในบริเวณอ่าวป่าฯแหลมดำเนินบ่อผุด

2.1.3.1 ระบบผลิตน้ำประปาโดยระบบรีเวออร์ส օส莫ซิส (Reverse Osmosis)

ระบบการผลิตน้ำประปาจะทำการสูบน้ำทะเลผ่านเข้าสู่เยื่อเมมเบรน เพื่อกรองน้ำทะเลให้เป็นน้ำประปาน้ำดื่ม โดยอาศัยเครื่องสูบน้ำแรงดันสูง รูปที่ 2.2 แสดงรูปถ่ายการผลิตน้ำประปา โดยระบบรีเวออร์ส օส莫ซิส ความสามารถในการกรองของเยื่อเมมเบรนเป็นดังนี้

1. ลดปริมาณของความเค็ม
2. ลดปริมาณความกระด้างของน้ำ
3. ลดปริมาณของฟลูออไรด์
4. ลดและกำจัดสารอินทรีย์ต่าง ๆ
5. กำจัดโลหะหนักที่เป็นพิษ
6. กำจัดชุลินทรีย์ ต่าง ๆ รวมทั้งไวรัส



รูปที่ 2.3 ขั้นตอนของการผลิตน้ำประปา โดยระบบรีเวออร์ส օส莫ซิส

(สำนักงานประปา สำนักงานโยธาธิการและภัณฑ์สุขาภิบาล 2552)

2.1.3.2 กระบวนการผลิตน้ำประปาจากน้ำทะเล

ลักษณะการทำงานของระบบการผลิตน้ำประปาจากน้ำทะเลแบบรีเวอร์ส ออสโน้มซิส(Reverse Osmosis) จะมีกระบวนการทำงาน ซึ่งประกอบด้วย

1. ระบบนำดิน ระบบสูบน้ำทะเลจากบ่อ Beach Well มาเก็บไว้ที่บ่อพักน้ำทะเล เพื่อทำการสูบจ่ายเข้าระบบการกรองเบื้องต้นและระบบการกรองรีเวอร์ส ออสโน้มซิส
2. ระบบบำบัดน้ำทะเลเบื้องต้นเป็นระบบทรายกรอง เพื่อรองรับคุณภาพน้ำทะเลจากบ่อพักน้ำทะเล และปรับปรุงคุณภาพน้ำทะเลให้อยู่ในเกณฑ์ที่เหมาะสม ก่อนเข้าระบบรีเวอร์ส ออสโน้มซิส เพื่อเพิ่มประสิทธิภาพการกรองของเยื่อเมมเบรน และช่วยยืดอายุเวลาการอุดตันของเยื่อเมมเบรน
3. ระบบการผลิตน้ำแบบรีเวอร์ส ออสโน้มซิส ระบบจะทำการสูบน้ำทะเลเข้าสู่ระบบกรอง รีเวอร์ส ออสโน้มซิส โดยใช้แรงดันสูง ผ่านเข้าเยื่อเมมเบรน เพื่อกรองน้ำทะเลเป็นน้ำจืด
4. ระบบบำบัดน้ำสุดท้าย เป็นการเตรียมน้ำให้เหมาะสมตามวัตถุประสงค์การใช้น้ำระบบนี้จะเป็นการเติมสารคลอรีน เพื่อฆ่าเชื้อที่อาจตกค้างในท่อส่งน้ำ ทำให้น้ำที่ได้เป็นคุณภาพน้ำประปาดีมีได้น้ำที่ปรับสภาพให้พร้อมใช้นี้จะถูกส่งไปเก็บที่ถังน้ำใส
5. ระบบสูบน้ำจืด ระบบจะสูบน้ำจากถังน้ำใส ไปตามแนวท่อที่ได้เชื่อมประสานกับระบบท่อของการประปาส่วนภูมิภาค เพื่อส่งจ่ายน้ำให้กับชุมชนต่อไป
6. บ่อปรับสภาพน้ำจืด เป็นบ่อปรับสภาพน้ำที่รับน้ำจากจากระบบ ให้มีคุณภาพที่เป็นไปตามมาตรฐานความคุ้มครองระบายน้ำทึ่งสู่ทะเล

2.1.4 ความต้องการน้ำประปาน้ำจำกัดเฉพาะสมัย

สำนักงานการประปาส่วนภูมิภาค ระบุว่าอัตราการใช้น้ำโดยเฉลี่ยของประชากรในพื้นที่ให้บริการของการประปาส่วนภูมิภาค เท่ากับ 220 ลิตร/คน/วัน หรือเท่ากับ 4,434 ลูกบาศก์เมตรต่อวัน ใน พ.ศ. 2549 และคาดว่าจะเพิ่มขึ้นเป็น 12,155 และ 21,196 ลูกบาศก์เมตรต่อวัน ใน พ.ศ. 2560 - 2570 ในขณะที่ การคาดการณ์การใช้น้ำเฉลี่ยของนักท่องเที่ยวที่มาพักอยู่ที่เกาะสมุยในระยะเวลา 3 - 5 คืน/คน ใช้น้ำโดยเฉลี่ยหนึ่งคนเท่ากับ 350 ลิตร/วัน หรือเท่ากับ 5,106 ลูกบาศก์เมตรต่อวัน และคาดว่าจะเพิ่มขึ้นเป็น 7,709 และ 9,397 ลูกบาศก์เมตรต่อวัน ในปี พ.ศ. 2560 และ 2570 ตามลำดับ

ดังนั้น ปริมาณน้ำคาดการณ์สูงสุดที่ประชากรในพื้นที่และนักท่องเที่ยวต้องการใช้ รวมกันมีค่าเท่ากับ 13,337 ลูกบาศก์เมตรต่อวันในปี พ.ศ. 2550 และคาดว่าจะเพิ่มสูงขึ้นเป็น 25,822 ลูกบาศก์เมตรต่อวัน และ 39,771 ลูกบาศก์เมตรต่อวัน ใน พ.ศ. 2552 นอกจากนี้ การประปาส่วนภูมิภาคควรต้องปรับปรุงขยายเพิ่มกำลังอีก 1,000 ลูกบาศก์เมตรต่อวัน เพื่อรับความต้องการใช้น้ำในปี พ.ศ. 2567 (อ้างถึงใน สำนักงานประปาส่วนภูมิภาคอำเภอเกาะสมุย, 2550) ความต้องการใช้น้ำประปาบนเกาะสมุย ปี พ.ศ. 2551 - 2570 แสดงดังตารางที่ 2.3

ตารางที่ 2.2 ความต้องการใช้น้ำประปาในอำเภอเกาะสมุย จังหวัดสุราษฎร์ธานี

ปี พ.ศ.	ประชากรใช้น้ำ (ลูกบาศก์เมตร)	การท่องเที่ยวใช้น้ำ (ลูกบาศก์เมตร)	รวม (ลูกบาศก์เมตร)	กำลังผลิต (ลูกบาศก์เมตรต่อชั่วโมง)
2551	2,608,865	2,620,334	5,229,199	746
2552	2,886,404	2,725,147	5,611,551	801
2553	3,181,971	2,834,153	6,016,124	858
2554	3,496,566	2,947,519	6,444,085	920
2555	3,831,237	3,065,420	6,896,658	984
2556	4,187,088	3,188,037	7,375,125	1,052
2557	4,565,277	3,315,558	7,880,835	1,125
2558	4,967,021	3,448,181	8,415,202	1,201
2559	5,393,600	3,586,108	8,979,708	1,281
2560	5,767,354	3,657,830	9,425,184	1,345
2561	6,162,378	3,730,987	9,893,365	1,412
2562	6,579,777	3,805,606	10,385,383	1,482
2563	7,020,707	3,881,719	10,902,426	1,556
2564	7,393,960	3,959,353	11,353,313	1,620
2565	7,785,840	4,038,540	11,824,380	1,687
2566	8,197,240	4,119,311	12,316,551	1,757
2567	8,629,095	4,201,697	12,830,792	1,831
2568	9,082,382	4,285,731	13,368,113	1,908
2569	9,558,126	4,371,446	13,929,571	1,988
2570	10,057,397	4,458,874	14,516,272	2,071

ที่มา : สำนักงานประปาอำเภอเกาะสมุย. 2552

แหล่งน้ำที่ประชารบนเกษตรสมุยใช้ส่วนใหญ่ จะเป็นแหล่งน้ำจากธรรมชาติ ซึ่งมีกระจายอยู่ทั่วเกาะ แต่การขยายตัวของการท่องเที่ยวที่รวดเร็ว ทำให้แหล่งน้ำที่มีอยู่ไม่เพียงพอ นอกจากนี้ การทำลายสภาพแวดล้อมทางธรรมชาติ รวมทั้งการบุกรุกเข้าไปทำธุรกิจของเอกชนและการบุกรุกของชาวบ้านในท้องถิ่น ทำให้เกิดการขาดแคลนน้ำในเกษตรสมุย แหล่งน้ำดินธรรมชาติบนเกษตรสมุย มีเพียง 700,000 ลูกบาศก์เมตร ซึ่งสามารถใช้ผลิตน้ำได้เพียง 2 - 3 เดือนเท่านั้น ในขณะที่ ความต้องการน้ำดินสำรองในระยะเวลา 5 เดือน มีปริมาณสูงถึง 1.2 ล้าน ลูกบาศก์เมตร แหล่งเก็บน้ำอื่นๆ มีปัญหาคุณภาพน้ำไม่เหมาะสม จากน้ำเสียที่ระบายน้ำจากชุมชนรอบพืช ถึงแม้เทศบาลจะก่อสร้างระบบบำบัดน้ำเสียแล้ว แต่คุณภาพน้ำที่ยังมีปัญหาสาหัสร้ายและความชุ่นสูง จึงไม่เหมาะสมกับระบบผลิตน้ำประปา เมื่อว่า น้ำในเกษตรสมุยจะมีปริมาณมากในฤดูฝน แต่ก็ไหลลงทะเล ไม่สามารถเก็บไว้ได้ ดังนั้น สาเหตุของปัญหาการขาดแคลนน้ำดินในเกษตรสมุย จึงเกิดจากการมีน้ำดินสำรองไม่เพียงพอหรือขาดแคลนแหล่งเก็บน้ำสำรองในฤดูแล้ง ความต้องการใช้น้ำดินกับปริมาณน้ำดินที่นำมาใช้งาน ได้สามารถเปรียบเทียบได้ดังตารางที่ 2.3

ตารางที่ 2.3 ความต้องการใช้น้ำดินกับปริมาณน้ำดินที่นำมาใช้งาน ได้

ปี พ.ศ.	ความต้องการน้ำดิน (ล้าน ลูกบาศก์เมตร)	ปริมาณน้ำดิน (ล้านลูกบาศก์เมตร)	สถานการณ์น้ำดินทั้งปี (ล้าน ลูกบาศก์เมตร) (+ เพียงพอ - ขาดแคลน)
2551	7.84	9.49	1.65
2552	8.42	9.49	1.07
2553	9.02	10.93	1.91
2554	9.67	10.93	1.26
2555	10.34	12.28	1.94
2556	11.06	12.28	1.22
2557	11.82	12.28	0.46
2558	12.62	12.28	-0.34
2559	13.47	12.28	-1.19
2560	14.14	12.28	-1.86
2561	14.84	12.28	-2.56
2562	15.58	12.28	-3.3
2563	16.35	12.28	-4.07

ตารางที่ 2.3 (ต่อ)

ปี พ.ศ.	ความต้องการน้ำดิบ (ล้าน ลูกบาศก์เมตร)	ปริมาณน้ำดิบ (ล้านลูกบาศก์เมตร)	สถานการณ์น้ำดิบทั้งปี (ล้าน ลูกบาศก์เมตร) (+ เพียงพอ - ขาดแคลน)
2564	17.03	12.28	-4.75
2565	17.74	12.28	-5.46
2566	18.47	12.28	-6.19
2567	19.25	12.28	-6.97
2568	20.05	12.28	-7.77
2569	20.89	12.28	-8.61
2570	21.77	12.28	-9.49

ที่มา : สำนักงานประปาอุบลราชธานี ประจำปี พ.ศ. 2552

2.1.5 ความต้องการน้ำดิบ

ความต้องการน้ำดิบเพื่อกิจกรรมประปาในภาคสูง เพิ่มขึ้นตามความต้องการใช้น้ำประปา ความต้องการน้ำดิบคิดจาก การใช้น้ำประปาสูงสุด เพื่อปริมาณน้ำสูญเสียในระบบจำหน่ายและเพื่อปริมาณน้ำสูญเสียในแหล่งน้ำจากการระเหย รั่วซึมลงดินและการสูญเสียในระบบท่อส่งน้ำดิบร่วมประมาณร้อยละ 20 ดังนั้น ความต้องการน้ำดิบรายปีในอุบลราชธานี ประจำปี พ.ศ. 2570 ประมาณ 21.77 ล้านลูกบาศก์เมตร แสดงดังตารางที่ 2.4

ตารางที่ 2.4 ความต้องการน้ำดิบรายปีในอุบลราชธานี ประจำปี พ.ศ. 2551-2568

ปี พ.ศ.	ความต้องการน้ำดิบ (ล้าน ลูกบาศก์เมตร)	ปี พ.ศ.	ความต้องการน้ำดิบ (ล้าน ลูกบาศก์เมตร)
2551	7.84	2561	14.84
2552	8.42	2562	15.58
2553	9.02	2563	16.35
2554	9.67	2564	17.03
2555	10.34	2565	17.74
2556	11.06	2566	18.47
2557	11.82	2567	19.25
2558	12.62	2568	20.05

ตารางที่ 2.4 (ต่อ)

ปี พ.ศ.	ความต้องการน้ำดิบ (ล้านลูกบาศก์เมตร)	ปี พ.ศ.	ความต้องการน้ำดิบ (ล้านลูกบาศก์เมตร)
2559	13.47	2569	20.89
2560	14.14	2570	21.77

ที่มา : สำนักงานประปาอำเภอเกาะสมุย. 2552

จากข้อมูลเบื้องต้นของแหล่งน้ำ ปริมาณความต้องการใช้น้ำประปาของประชาชนในอำเภอเกาะสมุย ทำให้คาดการณ์ได้ว่าใน พ.ศ. 2558 เกาะสมุยจะเริ่มประสบปัญหาการขาดแคลนน้ำ และจะขาดแคลนมากขึ้นทุกปี พ.ศ. 2570 เกาะสมุยจะขาดแคลนน้ำประปาถึงวันละ 2,071 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง

2.2 การเลือกห่อ HDPE สำหรับการวางท่อใต้น้ำทะเล

หลังจากที่ได้เริ่มนิการใช้ห่อ HDPE ในช่วง ก.ศ. 1960 แล้วประมาณ 2-3 ปี ห่อ HDPE ได้ถูกนำมาใช้ในงานวางท่อทางทะเล อย่างแพร่หลาย เช่น ท่อระบายน้ำที่นำบัดແล็กลงทะเล ท่อข้ามแม่น้ำและทะเลสาป และท่อขันน้ำจีดหรือน้ำทะเล (Intake) เป็นต้น สาเหตุสำคัญที่ห่อ HDPE ได้รับความนิยม คือ การทนต่อการสึกกร่อน เนื่องจากอากาศและน้ำ โดยเฉพาะอย่างยิ่งน้ำทะเลเป็นตัวการทำให้เกิดการสึกกร่อนของห่อเหล็ก ข้อดีอีก一件 ของห่อ HDPE ซึ่งหมายความว่าสำหรับใช้วางห่อได้น้ำ กือ

- 1 น้ำหนักเบา ห่อ HDPE ที่มีขนาดและการใช้งานแบบเดียวกันกับห่อประเภทอื่น จะมีน้ำหนักแค่เพียงร้อยละ 10 ของน้ำหนักห่อคอนกรีต และร้อยละ 50 ของห่อเหล็ก การยกย้ายห่อพีอีใช้เครื่องจักรหนักน้อยกว่า
- 2 ห่อ HDPE ลอยน้ำได้ เนื่องจากความหนาแน่นของ HDPE เป็นเพียงร้อยละ 96 ของน้ำจีด และร้อยละ 94 ของน้ำทะเล ห่อ HDPE จึงลอยน้ำได้แม้ว่าจะมีน้ำอยู่เต็มห่อ ห่อ HDPE สามารถเชื่อมต่อเป็นเส้นห่อยาวบริเวณชายฝั่ง ด้วยน้ำหนักที่เบา แม้ว่าจะมีการติดตั้งตัวถ่วงน้ำหนัก ห่อ กีดสามารถลดน้ำหนักได้ในสภาวะที่มีอากาศภายในห่อ ทำให้สามารถลากห่อไปยังบริเวณที่ต้องการติดตั้งได้ เมื่อปล่อยน้ำเข้าสู่เส้นห่อเพื่อแทนที่อากาศภายในห่อ ห่อพร้อมตัวถ่วงน้ำหนักก็จะคงลง

- 3 รอยเชื่อมต่อปราศจากการรั่วซึม เนื่องจากการเชื่อมท่อแบบเชื่อมชน (Butt-fusion) สามารถเชื่อมต่อต่อเนื่องเป็นแนวยาว โดยไม่ต้องใช้ Mechanical Coupling รอยเชื่อมมีความแข็งแรงเท่ากับตัวท่อ ลดความเสี่ยงเนื่องจากการรั่วซึม
- 4 ความยืดหยุ่น ท่อ HDPE มีความยืดหยุ่นตัวที่ดี จึงสามารถโค้งงอตัวและจมลงสู่พื้นผิวได้น้ำและทนต่อตามสภาพพื้นท้องน้ำได้ดี โดยไม่ต้องบุกร่องดินหรือปรับระดับพื้นท้องน้ำให้เรียบ
- 5 ความเหนียว (Ductility) เนื่องจากท่อ HDPE มีคุณสมบัติด้านการทนต่อการยืดตัวได้ดี มีความสามารถในการรับแรงต่างๆ จากภายนอก เช่น จากคลื่น หรือกระแสน้ำ คุณสมบัติด้านการทนต่อการยืดตัวนี้ทำให้ท่อสามารถโค้งงอตัวไปตามแนววางท่อที่เปลี่ยนแปลงเนื่องจากกระแสน้ำเช่นเดียวกัน

หากใช้ห่อที่ไม่สามารถยืดหยุ่นได้ เช่นห่อเหล็ก หรือคอนกรีต ในงานส่งน้ำได้จะเหลือท่อจำพวกนี้ต้องถูกออกแบบให้เกิดการเสียรูปน้อยกว่าให้ทนต่อแรงกระแทกเพื่อป้องกันการรั่วซึมหรือการสูญเสียโครงสร้างบริเวณข้อต่อ ดังนั้นห่อพวนนี้จึงต้องการน้ำหนักถ่วงค่อนข้างสูง หรือการใช้แนวขุดวางท่อที่พื้นผิวทะเล ขั้นตอนเหล่านี้ค่อนข้างยุ่งยากและยังต้องเปลี่ยนอีกด้วย ในขณะที่ความยืดหยุ่นและความเหนียวของห่อ HDPE ทำให้ห่อสามารถปรับตัวตามสภาพของท้องน้ำ หรือโค้งงอเพื่อลดแรงที่กระทำต่อห่อ ห่อ HDPE ต้องการน้ำหนักถ่วงเพียงเล็กน้อย เพื่อคุณให้ห่ออยู่ในตำแหน่งที่ต้องการ และป้องกันมิให้ห่อลอด ดังนั้น การประยุกต์ใช้ห่อ HDPE จึงมีความสะดวกและประหยัดกว่าห่อโครงสร้างค่าใช้จ่ายที่ถูกกว่าในการวางห่อ HDPE ช่วยให้สามารถเลือกที่จะวางห่อขนาดเล็กหลายๆเส้น แทนที่จะวางห่อขนาดใหญ่เพียงเส้นเดียว ท่อน้ำนำน้ำมันแล้วออกไปทิ้งในทะเลขนาดเล็กหลาย ๆ เส้น ยังช่วยในเรื่องการรักษาสิ่งแวดล้อมโดยจะทำการระบายน้ำออกในหลายๆจุด ทำให้ลดค่าใช้จ่ายในการนำน้ำมันออกจากหีดห้ามริเวณริมฝั่งในการวางห่อได้มาก

การติดตั้งห่อน้ำได้จะเลียนกรณีทั่วไปจะกระทำโดยวิธีการลอด - และ - จม (Float and sink) แต่หากมีเงื่อนไขที่จำกัดในการติดตั้งเราวาใช้วิธีจมท่อเป็นช่วง ๆ โดยก่อนจมให้ติดหน้าจานสำหรับห่อ HDPE (Stub end & Backing ring) และติดตั้งหน้าจานตาบอด (Blind Flange) ที่ปลายห่อทั้งสองด้าน ปล่อยให้ห่อลอด หลังจากนั้นจึงจะห่อหอนกัดไปโดยทำการขันน็อตเพื่อต่อห่อเข้าด้วยกันโดยนักประดาน้ำ นอกจากนี้อาจใช้วิธี Bottom - pull หรือการลากห่อ ไม่ว่าจะใช้วิธีการใดก็ตาม หลักการที่ใช้ก็ยังคงอยู่กับวิธีลอด - และ - จม

วิธีการติดตั้งห่อได้น้ำแบบอื่น ซึ่งห่อพิเศษได้รับการพิสูจน์แล้วว่าเหมาะสมนั้น รวมไปถึงการติดตั้งห่อบนพื้นน้ำแบบชั่วคราวท่อที่ติดตั้งบนพื้นดินที่ชื้นและ และห่อที่ใช้ในการบุคลอกห้องน้ำ การออกแบบและการติดตั้งก็จะใช้หลักการเดียวกันกับวิธี ลอด - และ - จม

2.2.1 ขั้นตอนในการออกแบบและติดตั้งโดยวิธีลอย-และ-จม

การวางท่อ HDPE ให้น้ำโดยทั่วไปจะมีขั้นตอนเบื้องต้นดังนี้

1. เลือกขนาดเส้นผ่านศูนย์กลางท่อที่เหมาะสม
2. เลือก SDR (อัตราส่วนของเส้นผ่าศูนย์กลางภายนอกกับความหนา) ของท่อให้เหมาะสมกับการติดตั้งและใช้งาน โดยคำนึงถึงสภาพการติดตั้งและการใช้งาน
3. เลือกรูปแบบทุ่นถ่วงน้ำหนัก และระยะห่างในการติดทุ่นถ่วงน้ำหนัก เพื่อช่วยในการจมและยึดท่อให้อยู่ในบริเวณที่ต้องการ
4. เลือกชุดที่ใช้ปฏิบัติงาน จัดกองท่อ การเชื่อมท่อ และการลากท่อ
5. เตรียมพื้นที่บริเวณรอยต่อระหว่างพื้นดินและพื้นน้ำ รวมถึงการปรับชั้นพื้นรองท่อ (Bedding)
6. การต่อเขื่อมและการประกอบท่อให้เป็นเส้นตรง
7. การติดตั้งทุ่นถ่วงน้ำหนัก ซึ่งอาจทำร่วมกับขั้นตอนที่ 8
8. การลากท่อที่เชื่อมต่อ กันแล้วลงน้ำ
9. การค่อยๆ ลงท่อลงบริเวณแนวที่ต้องการ
10. การปรับพื้นที่บริเวณรอยต่อระหว่างพื้นดินและพื้นน้ำ (Land - to - Water)

2.2.1.1 การเลือกขนาดท่อที่เหมาะสม

การเลือกขนาดท่อเกี่ยวข้องกับการคำนวณขนาดเส้นผ่าศูนย์กลางภายนอกในท่อที่น้อยที่สุด ที่สามารถรองรับอัตราการไหลที่ต้องการ ได้ การยืนยันค่าที่ได้จะทำภัยหลังจากที่ได้ กำหนด SDR และ ตามข้อ 2.2.2.2 ที่จะกล่าวถึงต่อไปนี้ ออกจากขนาดเส้นผ่าศูนย์กลางภายนอกในของท่อจะขึ้นกับขนาดท่อ และ SDR ดังนั้น การเลือกขนาดท่อจะกำหนดโดยท่อที่ถูกเลือกจะต้องมีขนาดเส้นผ่าศูนย์กลางภายนอกในท่อที่มีค่าอย่างน้อยเท่ากับขนาดเส้นผ่านศูนย์กลางการไหลที่คำนวณได้ข้างต้น

2.2.1.2 การเลือก SDR ที่ต้องการ

SDR (อัตราส่วนของเส้นผ่านศูนย์กลางภายนอกต่อบริเวณที่ใช้ผลิตท่อ MRS (Minimum Required Strength) ซึ่งท่อจะต้องปลดภัยเพียงพอที่จะสามารถทนต่อแรงดันภายนอกท่อ ณ อุณหภูมิที่ใช้งาน ข้อมูลเกี่ยวกับอุณหภูมิใช้งาน แฟคเตอร์ส่วนลดแรงดันตาม SDR (อัตราส่วนของเส้นผ่านศูนย์กลางภายนอกต่อบริเวณ) ในทางปฏิบัติควรพิจารณาอุณหภูมิที่มากที่สุดทั้งภายนอกหรือภายในโดยเลือกค่าที่สูงกว่า

ในการออกแบบ ต้องตรวจสอบว่าแรงดันที่เลือกใช้เพียงพอและปลอดภัย ต่อแรงดัน Surge ซึ่งเป็นปรากฏการณ์ชั่วคราวที่ทำให้เกิดแรงดันที่สูงกว่าแรงดัน ใช้งานตามปกติ แรงดัน Surge มีแนวโน้มที่จะเกิดขึ้นขณะเปิดหรือปิดเครื่องสูบ น้ำ หรือระหว่างที่เครื่องสูบน้ำหยุดกะทันหันในภาวะฉุกเฉิน เช่น ไฟฟ้าดับ การหยุดเครื่องสูบน้ำอย่างกะทันหัน ทำให้เกิดการแยกตัวของการไหลส่งผลให้ แรงดันลดลงในบางส่วนของระบบท่อเป็นครั้งคราว เนื่องจากห่อได้น้ำจะถูกแรง กระทำจากแรงดันน้ำ ภายนอกในปริมาณมาก ปรากฏการณ์การแยกตัวของน้ำ บางครั้งอาจนำไปสู่การเกิดแรงดันด้านลบอย่างมาก ควรตรวจสอบว่า SDR (อัตราส่วนของเส้นผ่านศูนย์กลางภายนอกต่อบริเวณหนา) ของห่อที่เลือกโดย อ้างอิงจากแรงดันภายในที่มากที่สุดนั้น เหมาะสมและปลอดภัยเพียงพอต่อการหุ้น ต่อ Buckling หรือการยุบตัวของห่อ เนื่องจากแรงกระทำด้านลบ (Net negative internal pressure) ที่อาจเกิดขึ้นจากสาเหตุต่างๆ ทุนถ่วงน้ำหนักที่ติดตั้งบนห่อ HDPE มีวัตถุประสงค์เพื่อช่วยในการรับห่อและช่วยเพิ่มความแข็งของห่อ ทำให้ เพิ่มความสามารถในการหุ้นต่อการยุบตัวของห่อด้วย ในการออกแบบโดยทั่วไป จะยอมรับข้อติดกัล่าวเป็นเพียงการเพิ่ม Safety Factor เท่านั้น

2.2.1.3 การเลือกน้ำหนักถ่วง การออกแบบทุนถ่วงน้ำหนัก และระยะห่าง

ขั้นตอนการเลือกมีดังนี้

ขั้นตอนที่ 1 การเลือกน้ำหนักถ่วง ซึ่งทำให้ห่อลอย

แรงดันตัว หรือแรงยกตัวในแนวตั้งที่กระทำกับห่อที่จะจมเท่ากับ น้ำหนักของห่อและอุปกรณ์ลับกับน้ำหนักน้ำที่ถูกห่อแทนที่ความสัมพันธ์ดังกล่าว สามารถเขียนเป็นสมการได้ดังนี้

$$B_p = [W_p + W_c] - W_{dw} \quad (2.1)$$

- เมื่อ B_p = แรงดันตัว, กิโลกรัม/เมตร ของห่อ
 W_p = น้ำหนักห่อ, กิโลกรัม/เมตร ของห่อ
 W_c = น้ำหนักของอุปกรณ์ประกอบห่อ, กิโลกรัม/เมตร ของห่อ
 WDW = น้ำหนักของน้ำที่ถูกแทนที่ด้วยห่อ, กิโลกรัม/เมตร ของห่อ
 เนื่องจากความหนาแน่นของ HDPE (960 กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร) ซึ่งเบา กว่าน้ำสะอาด (1,000 กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร) ทำให้ห่อ HDPE ลอน้ำ อย่างไรก็

ตาม แรงยกตัวของท่อส่วนใหญ่เกิดจากอากาศที่อยู่ภายในท่อ ปริมาตรภายในของท่อขึ้นกับความหนาท่อที่ขนาดของท่อที่กำหนด ท่อขึ้นกับ ปริมาตรภายในท่อขึ้นกับ สมการที่ 2.1 สามารถเขียนได้ใหม่เป็นตามสมการที่ 2.2 แรงดึงดูดทั่วรวมสามารถได้จากขนาดเส้นผ่าศูนย์กลางภายนอก, ปริมาตรอากาศในท่อ, ความหนาแน่นของน้ำบริเวณที่จะจมท่อ และ ความหนาแน่นของท่อ และของเหลวที่จะอยู่ในเส้นท่อ

$$B_p = V_p \cdot K \cdot W_{LO} \quad (2.2)$$

$$B_N = W_p + (V_{ID} * WLI) \quad (2.3)$$

$$WBS = BP - BN \quad (2.4)$$

$$WBD = (L \cdot WBS \cdot wB) / (WB - K \cdot WLO) \quad (2.5)$$

เมื่อ B_p = แรงดึงดูดตัว, กิโลกรัม/เมตร

V_p = ปริมาตรท่อ ลูกบาศก์เมตร/เมตร

K = ค่าตัวคูณลดของแรงดึงดูดตัว (K จากตาราง 2.5)

WLO = ความหนาแน่นของน้ำภายในท่อ, กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร

BN = แรงด้านแรงดึงดูดตัว, กิโลกรัม/เมตร

WP = น้ำหนักท่อ, กิโลกรัม/เมตร

VID = ปริมาตรภายในท่อ, ลูกบาศก์เมตร/เมตร

WLI = ความหนาแน่นของน้ำภายในท่อ, กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร

wB = ความหนาแน่นท่อ, กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร

wB = ความหนาแน่นของทุนถ่วงน้ำหนัก, กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร

wBS = น้ำหนักทุนถ่วงในน้ำ, กิโลกรัม

WBD = น้ำหนักทุนถ่วงแห้ง, กิโลกรัม

$L_{C.C}$ = ระยะห่างทุนถ่วงน้ำหนัก, เมตร

ค่าแรงดึงดูดจะเท่ากับผลของน้ำหนักของน้ำที่ถูกแทนที่ด้วยท่อ (W_{DW})

คูณด้วยตัวคูณลดของแรงดึงดูด “ K ” อันเนื่องจากปริมาตรภายในท่อ ปริมาณ

อากาศในท่อ และความหนาแน่นของท่อและของของไอลภายในท่อ ค่า “ K ”

แสดงดังตารางที่ 2.5

ตารางที่ 2.5 ค่าคุณลักษณะของแรงดันอย่างตัว “K” ในสมการที่ 3

ตัวคุณลักษณะของแรงดันอย่างตัว “K”	
แรงดันอย่างตัวปกติ	1.0
ทะเลสาป, หนอนน้ำ, หรือน้ำไหลช้าๆ	1.3
กระແน้ำไหลแรง, หรือ คลื่น	1.5

ที่มา : Committee Report : Design and Installation of PE Pipe, Journal AWWA, Volume 91, Issue 2, February, 1999

ขั้นตอนที่ 2 เลือกน้ำหนักถ่วงที่มากที่สุดที่ท่อพีอียังสามารถถอยได้

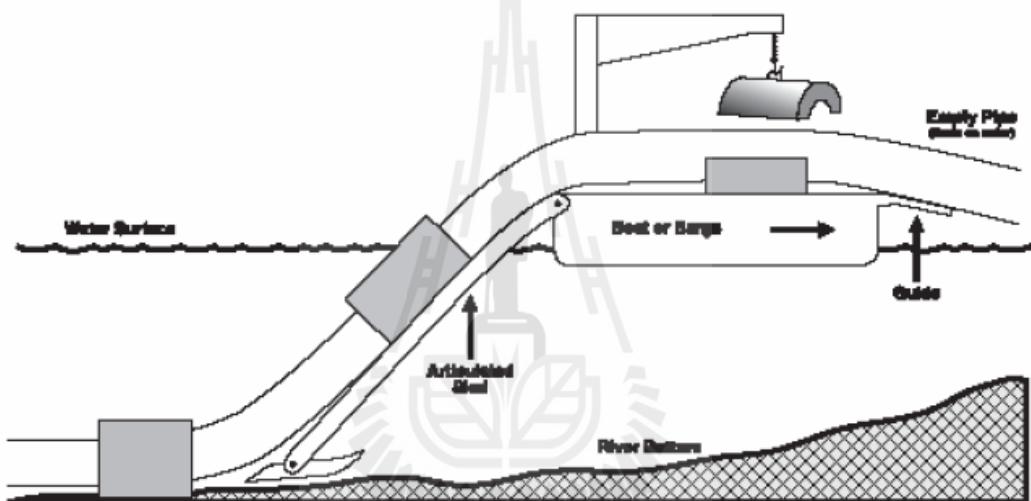
เมื่อมีโอกาสอยู่เต็มท่อ HDPE น้ำหนักที่ใช้ในการจมท่อจะเท่ากับ W_{DW} หรือน้ำหนักของน้ำที่ถูกแทนที่ด้วยปริมาตรภายนอกของท่อคูณด้วยค่าคงที่ “K” ค่า “K” จะเกี่ยวข้องกับ SDR และความหนาแน่นของท่อและน้ำจากตารางที่ 2.5 จะเห็นได้ว่าน้ำหนักถ่วงมากที่สุด เมื่อพิจารณาจาก SDR จะอยู่ระหว่าง 57% - 75% ของท่อที่ถูกแทนที่

ขั้นตอนที่ 3 การเลือกน้ำหนักถ่วงที่น้อยที่สุด

Janson, Lars-Eric (1996) โดยทั่วไป น้ำหนักถ่วงท่อจะมีค่าอยู่ระหว่าง ร้อยละ 25-50 ของน้ำหนักท่อที่ถูกแทนที่ ซึ่งเพียงพอต่อการติดตั้งและจมท่อหลังจากที่เติมน้ำเข้าไปในท่อ การถ่วงน้ำหนักเบาหมายความกับกรณีว่างห้อข้ามทะเลสาบที่กระແน้ำและคลื่นเบาบาง ในขณะที่แรงถ่วงน้ำหนักมากหมายความว่าการติดตั้งในกรณีที่การแส้นน้ำไหลแรง ในกรณีที่ติดตั้งท่อในสภาพทะเลปกตินิริเวณฝั่ง พบร่วมกับการถ่วงน้ำหนักในระดับร้อยละ 70 ของน้ำหนักท่อที่ถูกแทนที่พบว่าเป็นที่น่าพึงพอใจ การถ่วงน้ำหนักในสัดส่วนดังกล่าวก็ยังทำให้ท่อสามารถถอยได้ในกรณีที่มีอากาศเต็มท่อ

Janson, Lars-Eric (1996) สรุปเกี่ยวกับการวางแผนท่อพลาสติกแบบ Outfall ขนาด 1,000 มิลลิเมตร ในประเทศสวีเดน ที่ความลึกมากกว่า 12 เมตร ดังนี้ ท่อถูกถ่วงน้ำหนักร้อยละ 25 ของน้ำที่ถูกแทนที่ด้วยห้อ และบริเวณ Surf Zone ซึ่งเป็นบริเวณที่ถูกคลื่นกระแทกและมีความลึกปริมาณ 3 เมตร น้ำหนักถ่วงที่ใช้เท่ากับร้อยละ 60 ของน้ำที่ถูกแทนที่ บริเวณใกล้ชายฝั่งที่มีคลื่นแรง ท่อควรวางแผนอยู่ในร่องดิน ซึ่ง Janson แนะนำว่าร่องดินควรถูกกลบทับด้วยดินเม็ดละเอียด (Fine-grained soil) ท่อที่ถูกฝังกลบแล้วบางครั้งอาจลอกออกจากร่องดิน ด้วยแรงกระทำจากคลื่น

ที่รุนแรง การถ่วงน้ำหนักท่อที่ร้อยละ 40 ของน้ำที่ถูกแทนที่ช่วยป้องกันการลอดตัวของท่อได้ การติดตั้งทุ่นถ่วงน้ำหนักสามารถทำได้ 2 ขั้นตอน ขั้นตอนแรกให้ถ่วงน้ำหนักท่อ ในปริมาณที่ท่อยังสามารถลอดไปยัง จุดที่จะจมท่อได้ หลังจากนั้นจึงติดตั้งทุ่นถ่วงน้ำหนักเพิ่มเติมหลังสุดกระบวนการรวมท่อ หรืออีกวิธีหนึ่งคือ การเพิ่มแรงดึงดูดตัวแบบชั่วคราวโดยการใช้ลังเปล่า หรือพลาสติกโฟมแข็งขนาดก้อนใหญ่ หลังจากนั้นท่อเสร็จแล้วก็ปล่อยอุปกรณ์ดังกล่าวทิ้ง อีกวิธีการหนึ่ง ได้แก่ การติดตั้งทุ่นถ่วงน้ำหนักบนเรือแล้วจึงค่อยๆ เลื่อนท่อลงในน้ำ โดยระวังมิให้หัวโถงของเกินซึ่งอาจทำให้หัวหุบ (Bucking) ดังแสดงในรูปที่ 2.3

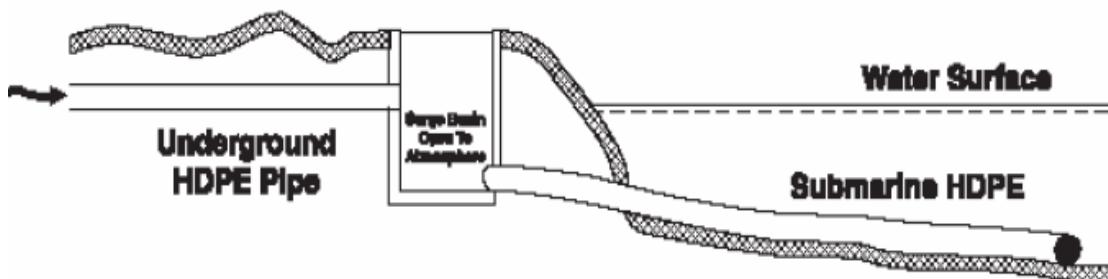


รูปที่ 2.4 การจมท่อที่ถ่วงน้ำหนักที่หนักมากลงจากเรือ

ขั้นตอนที่ 4 การทำให้แนใจว่าน้ำหนักที่ต้องทำการถ่วงจะเปลี่ยนแปลงเนื่องจากอากาศในท่อ

จากค่า “ K ” ในตารางที่ 2.5 หากห่อที่ถูกถ่วงน้ำหนักร้อยละ 25 ของห่อที่ถูกแทนที่และมีอากาศสะสมภายในเพียงร้อยละ 10 ของปริมาตรภายใน แรงดึงตัวอันเนื่องมาจากการภายในจะลดน้ำหนักที่ถ่วงห่อสูญเสียเหลือเพียงร้อยละ 15 ค่าที่ลดลงดังกล่าวก็จะส่งผลกระทบต่อความมั่นคงของห่อที่จะทนต่อกระแสคลื่นและกระแสน้ำ วิธีการหนึ่งที่จะช่วยป้องกันการเข้ามาน้ำและการสะสมของอากาศในบริเวณต่าง ๆ ของห่อ Outfall ที่จมน้ำ คือ การติดตั้ง Surge หรือ Drop chamber ในระบบ ดังรูปที่ 2.4 อีกวิธีการหนึ่ง คือการป้องกันไม่ให้มีจุดสูง

ตลอดแนวท่อที่อาจทำให้เกิดการสะสมของอากาศหรือก๊าซขณะที่ไม่มีอัตราการไหลหรืออัตราการไหลต่ำๆ



รูปที่ 2.5 การใช้ Surge Chamber เพื่อป้องกันมิให้อากาศไหลเข้าในท่อ

ในกรณีที่อาจเกิดการสะสมของอากาศหรือก๊าช ซึ่งอาจเกิดจากปฏิกิริยาทางเคมี และไม่สามารถหลีกเลี่ยงได้ หรือท่ออาจไม่มีน้ำ จำเป็นที่จะต้องเพิ่มทุ่นถ่วงน้ำหนักให้เพียงพอต่อแรงดึงดูดที่อาจเกิดขึ้น และช่วยให้ท่ออยู่ในบริเวณที่ต้องการ

ขั้นตอนที่ 5 การเลือกระยะห่างระหว่างทุนถ่วงน้ำหนักที่คิดตั้งบนท่อ

วัตถุประสงค์ในการจำกัดระยะห่างระหว่างทุนถ่วงน้ำหนัก จะคล้ายคลึงกับระยะห่างระหว่างจุดรองรับท่อในกรณีวงท่อเหนือดิน ทั้งสองกรณีที่จะรับ Distributed load ที่กระทำกับท่อ ในกรณีที่ห้องใต้น้ำจะเกิดผลผลกระทบเนื่องจากกระแสน้ำการยกตัว และแรงกระทำจากคลื่น วัตถุประสงค์ในการออกแบบนี้เพื่อจำกัดการแย่นตัวของท่อ เพื่อที่ว่าความเก็นและความเครียดจากการรองตัวที่เกิดขึ้นในโครงสร้างของท่อจะอยู่ในระดับที่ปลอดภัย นอกจากนี้ ยังช่วยลดโอกาสในการสะสมตัวของก๊าชและอากาศภายในท่อ แรงดึงดูดที่เกิดจากการสะสมของฟองอากาศหากมีมากพออาจเกิดผลกระทบต่อการถ่วงน้ำหนักของท่อ ระยะห่างระหว่างทุนถ่วงน้ำหนักจะไม่ถูกจำกัดด้วยการยุบตัวของท่อที่ยอมรับได้ หากยอมให้มีการยุบตัวมากกว่านี้น้ำภายในท่อจะต้องเคลื่อนที่ไปตามทิศทางที่สูด ระยะห่างของทุนถ่วงน้ำหนักโดยทั่วไปแสดงดังตารางที่ 2.6 เพื่อลดการสะสมตัวของอากาศภายในท่อ ระยะห่างระหว่างทุนถ่วงน้ำหนักควรสั้นกว่าที่กำหนด ข้อดีอีกประการหนึ่งของการลดระยะห่างระหว่างทุนถ่วงน้ำหนัก “ได้แก่ การช่วยกระจายน้ำให้ลดลงให้กับพื้นทะเด ซึ่งจะรองรับแบบร่องได้ปานกลาง ยิ่งไปกว่านี้ระยะห่างที่ลดลงจะช่วยลดโอกาสในการยกตัวของท่อ ช่วยให้กระบวนการจม

ท่อเป็นไปอย่างราบรื่นทำให้สามารถจัดการกับขนาดและน้ำหนักของทุ่นคล่อง
น้ำหนักได้ง่ายขึ้น

ตารางที่ 2.6 ระยะห่างโดยทั่วไปของทุ่นคอนกรีตวางท่อ

ขนาดท่อ (มม.)	ระยะห่าง (ม.)
OD	L
≥ 315	1.5 – 3 m.
355 – 630	2.25 – 4.5 m.
710 – 1600	3 – 6 m.

ที่มา : Committee Report : Design and Installation of PE Pipe, Journal AWWA, Volume 91, 1999 น้ำหนักของทุ่นถ่วงน้ำหนักที่ต้องการสามารถหาได้จากสมการต่อไปนี้

$$B_w = \frac{W_s}{L} \quad (2.6)$$

เมื่อ B_w = น้ำหนักของทุ่นถ่วงน้ำหนักในน้ำ, กิโลกรัม
 W_s = น้ำหนักถ่วงที่ต้องการจากทุ่นถ่วงน้ำหนัก, กิโลกรัม/เมตร
 L = ระยะห่างระหว่างเส้นผ่าศูนย์กลางของทุ่นถ่วงน้ำหนัก, เมตร
 น้ำหนักของทุ่นถ่วงน้ำหนักในอากาศ จะขึ้นกับความหนาแน่นของทุ่น
 ถ่วงน้ำหนักเมื่อเปรียบเทียบกับน้ำหนักที่จะถ่วงด้วยทุ่นถ่วงน้ำหนัก

$$B_A = \frac{\rho_B}{(\rho_B - \rho_w)} \quad (2.7)$$

เมื่อ B_A = น้ำหนักของของทุ่นถ่วงน้ำหนักในอากาศ, กิโลกรัม
 ρ_B = ความหนาแน่นของทุ่นถ่วงน้ำหนัก (กรณีคอนกรีตธรรมชาติ 2304 กก./
 ลบ.ม., คอนกรีตเสริมเหล็ก 2400 กก./ลบ.ม.)
 ρ_w = ความหนาแน่น (น้ำจืด 1,000 กก./ลบ.ม., น้ำทะเล 1,025 กก./ลบ.ม.)

เนื่องจากน้ำหนักของทุ่นถ่วงน้ำหนักอาจไม่สามารถคาดการณ์ได้ หรือปรับได้ในทางปฏิบัติ จึงสามารถปรับระยะห่างของทุ่นถ่วงน้ำหนักที่ทราบน้ำหนักที่แน่นอนแล้ว เพื่อให้ได้เปอร์เซ็นต์การถ่วงท่อที่ต้องการ ดังสมการที่ 2.8

$$L = \frac{W_s}{B_a} \frac{\rho_B}{(\rho_B - \rho_W)} \quad (2.8)$$

ขั้นตอนที่ 6 การออกแบบและก่อสร้างทุ่นถ่วงน้ำหนัก

เพื่อป้องกันการเสียหายของทุ่นถ่วงน้ำหนักขณะยก การประกอบและการเคลื่อนตัวของท่อ HDPE ทุ่นถ่วงน้ำหนักโดยทั่วไปจะผลิตจากคอนกรีตเสริมเหล็ก ทุ่นถ่วงน้ำหนักสามารถทำได้หลายรูปแบบ รูปแบบที่เป็นที่นิยมได้แก่ แบบกลม แบบเหลี่ยม และหกเหลี่ยม เพื่อป้องกันการบิดตัวขณะท่อ ทุ่นถ่วงคอนกรีตแบบที่มีพื้นฐานเรียบเน่าสามารถสำหรับการจมท่อที่อาจได้รับผลกระทบจากกระแทกลื่น กระแทกน้ำ หรือแรงคลื่น เนื่องจากช่วยป้องกันการบิดตัวของท่อเมื่อสภาพดังกล่าวอาจเกิดขึ้น ทุ่นถ่วงน้ำหนักควรจะวางสูงจากพื้นทะเลหรือพื้นน้ำประมาณหนึ่งในส่วนของเส้นผ่าศูนย์กลางท่อ แรงยกตัวที่เกิดจากการเคลื่อนตัวของน้ำอ่ายางรวดเร็วจะกระทำในมุมตั้งฉากกับท่อที่วางบนพื้นทะเลหรือพื้นน้ำมากกว่าท่อที่ถูกวางสูงกว่าพื้นในระยะห่างที่มากขึ้นไป แสดงว่าการออกแบบทุ่นถ่วงน้ำหนักทำให้เกิดช่องว่างระหว่างท่อและพื้นท้องน้ำ ซึ่งจะทำให้เกิดแรงยกตัวน้อยกว่า ยกตัวอย่างเช่น การคำนวณที่พัฒนาโดย Janson, Lars - Eric (2003) แรงยกตัวที่เกิดขึ้นในท่อ HDPE ขนาด 315 มม. ที่วางบนพื้นทะเลและถูกกระแทกน้ำที่รุนแรงกระทำในทิศทาง 60° ที่ให้ลดด้วยความเร็ว 3.3 เมตร/วินาที มีค่าประมาณ 66 กิโลกรัม/เมตร ในขณะที่ท่อถูกวางเหนือพื้นทะเล ที่ความสูงหนึ่งในส่วนของเส้นผ่าศูนย์กลางภายนอกท่อ แรงยกตัวจะลดลงเหลือเพียง 16.6 กิโลกรัม/เมตร

ทุ่นถ่วงคอนกรีตควรประกอบด้วยชิ้นวนและชิ้นล่างประกอบกันโดยมีช่องว่างตรงกลางระหว่างครึ่งบนและครึ่งล่าง ซึ่งจะทำให้มีขนาดเส้นผ่าศูนย์กลางภายในที่ใหญ่กว่าเส้นผ่าศูนย์กลางภายนอกของท่อเล็กน้อย เส้นผ่าศูนย์กลางภายในที่ใหญ่กว่านี้เมื่อวางวัสดุที่อ่อนนุ่มไว้ภายในเพื่อป้องกันความเสียหายบนท่อจากทุ่นถ่วงน้ำหนักที่แข็งและซึ่งช่วยป้องกันทุ่นถ่วงน้ำหนักมิให้ไหลรุดลงตามท่อขณะติดตั้ง เนื่องจากผิวท่อพื้นที่มีความเรียบลื่น ดังนั้นจึงห้ามใช้ฟิล์ม HDPE หรือแผ่น HDPE รองด้านใน วัสดุที่แนะนำให้ใช้ระหว่างกลางโดยทุ่มพันหลาย

รอบ ไส้แก่ แผ่นยางหนา 30 มิลลิเมตร หรือ Neoprene sponge sheet หนาประมาณ 6 มิลลิเมตร

วัตถุประสงค์ที่ต้องมีช่องว่างระหว่างทุ่นคอนกรีตทั้งสองส่วนเพื่อช่วยให้ คอนกรีตทั้งสองส่วนประกบบนท่อและถูกขันให้แน่น ทำให้เส้นผ่าศูนย์กลางท่อ ลดลงเล็กน้อยและช่วยเพิ่มการยึดเกาะของทุ่นคล่วงน้ำหนักบนท่อ

จากประสบการณ์ของ Janson, Lars-Eric แสดงให้เห็นว่าในการวางท่อใน ทะเลจะมีคลื่นและกระแสน้ำเป็นปัจจัยสำคัญ ที่ทำให้หักล้างหรือบิดตัวได้ ผลกระทบดังกล่าวเมื่อร่วมกันกับน้ำหนักของทุ่นคอนกรีตแต่ละชิ้น อาจทำให้ เกิดผลกระทบเนื่องจากการบิดตัวของท่อ การติดตั้งลักษณะนี้แนะนำให้ใช้ทุ่น คล่วงน้ำหนักที่ไม่สมมาตร (Asymmetric Ballast) ซึ่งมีครึ่งล่างที่หนักกว่าครึ่งบน

ควรมีหัวด้านบนและด้านล่างของทุ่นคล่วงน้ำหนัก หูหิวและอุปกรณ์ควร เป็นชนิดที่ทนต่อการกัดกร่อน แนะนำให้ใช้สายรัดสแตนเลส หรืออุปกรณ์ ขันน็อตที่ทนต่อการกัดกร่อน ระบบการขันน็อตมีความจำเป็นสำหรับท่อน้ำด ใหญ่กว่า 200 มม. เพื่อสะคuatorต่อการขันให้แน่นอิกกรั้งหนึ่งก่อนที่จะจมท่อ เนื่อง จากนี้อาจอาจด้วยตัวเนื่องจากการคลายความตึง(Stress relaxation) ของวัสดุท่อ ตัวอย่างของการออกแบบทุ่นคล่วงน้ำหนักที่ประสบความสำเร็จในการใช้งาน



รูปที่ 2.6 ทุ่นคอนกรีตขนาดอยู่ที่หน้างานสามารถทำได้หลายรูปแบบ

2.2.1.4 การเลือกสถานที่ในการเก็บท่อการต่อท่อ และการปล่อยท่อ

สถานที่ในการเก็บท่อ การต่อท่อ และการปล่อยท่อควรจะอยู่บนฝั่งใกล้กับพื้นน้ำบริเวณที่จะติดตั้งท่อและใกล้กับจุดที่ท่อจะลงสู่น้ำ รวมถึงสถานที่ดังกล่าวควรร่ายต่อการขนส่ง และการเข้าถึง หากไม่สามารถหาสถานที่ดังกล่าวได้ ท่อควรจะถูกเก็บเชื่อมและถ่วงน้ำหนักที่จุดที่สามารถเข้าถึงได้ แล้วจึงลอยท่อออกไปยังสถานที่ที่จะทำการติดตั้ง ท่อขนาดใหญ่และมีความยาวมากโดยถูกลากจูงไปเป็นระยะทางไกลก่อนการติดตั้ง อ่างไร์ก์ตาม ข้อควรระวังขณะลากจูงไป ควรติดตั้งไฟนำทางในทะเล ควรพิจารณากระแทคลื่น และสภาพอากาศขณะลากจูงด้วย

สถานที่ที่จะติดตั้งบริเวณใกล้น้ำควรเป็นพื้นราบเพื่อช่วยให้การตั้งแนวท่อและการเชื่อมท่อทำได้ง่าย และควรมีพื้นที่เพียงพอต่อการติดตั้งทุนถ่วงน้ำหนัก สถานที่ที่ติดตั้งควรจะมีพื้นที่มากเพียงพอที่จะกองท่อใกล้กับเครื่องเชื่อมท่อ

พื้นดินหรือบริเวณอื่นที่ท่อจะถูกเคลื่อนลงน้ำควรจะเรียบ และปราศจากหิน ขยายหรือวัสดุอื่นที่อาจทำความเสียหายกับท่อหรือขัดขวางการลากจูงท่อ ขณะลากจูงท่อ โดยมีทุนถ่วงน้ำหนักติดตั้งอยู่ ควรมีการจัดเตรียมทางลง หรือทางรบเพื่อให้ทุนถ่วงน้ำหนักเคลื่อนที่โดยง่ายลงสู่น้ำโดยไม่แข็งตัวเหนือดิน เพื่อช่วยให้ท่อลอยได้อย่างอิสระ ควรปิดปลายท่อเพื่อป้องกันไม่ให้น้ำเข้ามาในท่อ ก่อนที่จะปล่อยท่อออกสู่น้ำ

2.2.1.5 การเตรียมพื้นที่ร้อยต่อระหว่างผู้ดิน และผิวน้ำ และแนวร่องท่อใต้น้ำ

ก่อนที่จะเริ่มงานท่อควรจะมีการเตรียมแนวที่วางท่อระหว่างจุดที่ท่อออกจากฝั่ง และจุดแรกที่ท่อจะถูกจมโดยไม่ต้องมีอิฐปูคุณ แนววางท่อต้องมีความลึกและยาวมากพอที่จะป้องกันท่อจากกระแทคลื่น และการจราจรสายน้ำ หากไม่มีการถ่วงน้ำหนักท่อเข้าไปอย่างน้อยร้อยละ 40 ท่อที่วางอยู่ในช่วงเชื่อมต่อของผู้ดินและผิวน้ำที่ถูกกลบด้วยทรายอาจลอกขึ้นมาได้ถ้าเกิดคลื่นแรง วิธีหนึ่งที่ใช้ป้องกันมิให้เกิดเหตุการณ์ดังกล่าวคือ การออกแบบทุนถ่วงน้ำหนักแบบเพิ่มพูน หรือจะใช้วัสดุฝังกลบตามที่กำหนดใน ASTM D2774 ข้อกำหนดนี้ให้วัสดุรองท่อและวัสดุฝังกลบที่มีขนาดอยู่ในช่วง 0.5 - 1.5 นิ้ว ขึ้นกับขนาดเส้นท่ออย่างไร์ก์ตาม อาจจำเป็นต้องใช้วัสดุฝังกลบที่มีขนาด 1.5 - 4 นิ้ว ทับอีกที่เพื่อป้องกันการเคลื่อนของชั้นหินที่ฝังกลบ การป้องกันและรักษาเสถียรภาพในการ

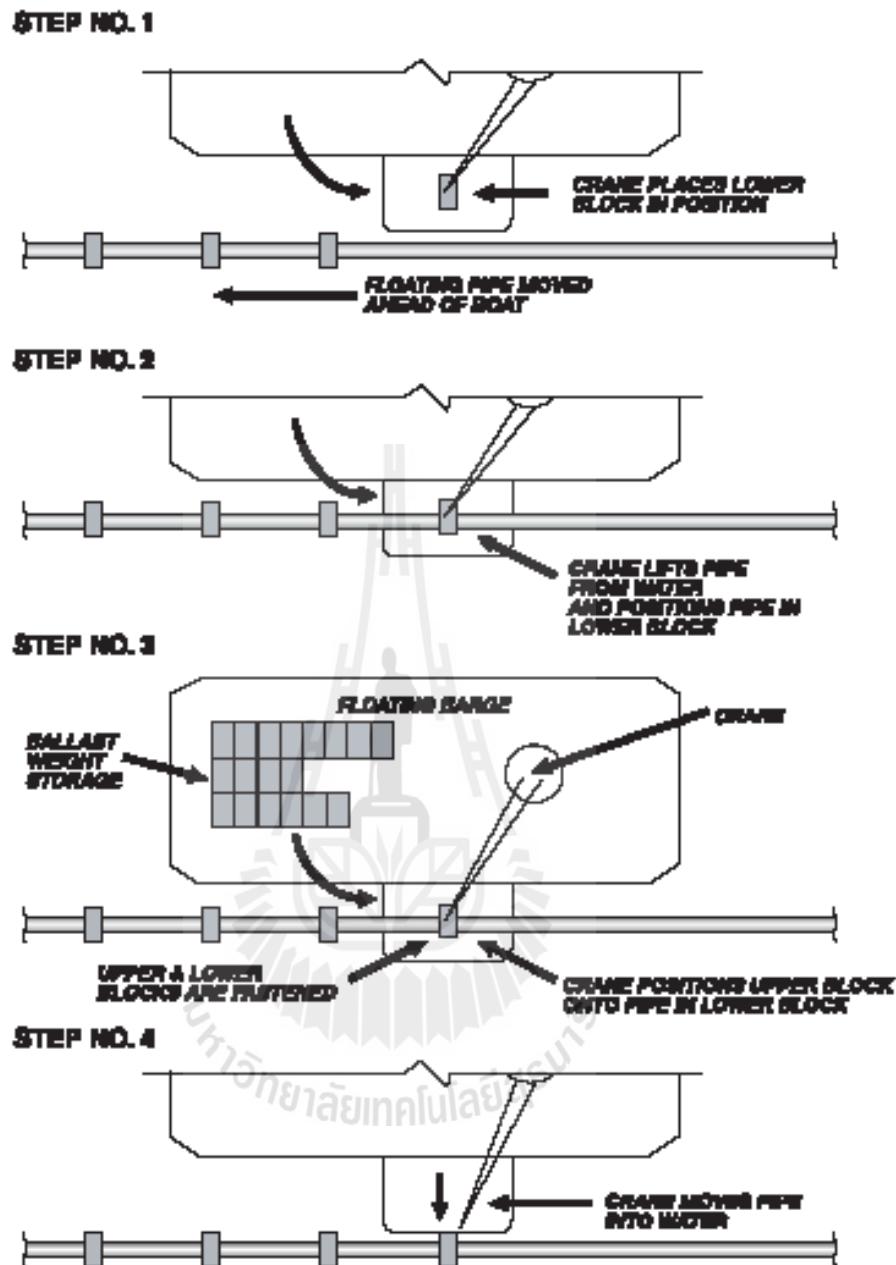
วางแผนท่อน้ำอาจเพิ่มมากขึ้นได้โดยการใช้ชั้นหินหนา 1 - 2 พูต ทับแนววางท่อหลังจากเสร็จสิ้นการติดตั้ง

ในการเตรียมแนวรองท่อใต้น้ำน้ำ โดยทั่วไปไม่จำเป็นต้องมีการบุคลอกเนื่องจากทุนถ่วงน้ำหนักทำหน้าที่ถ่วงให้ห่ออยู่ที่พื้นน้ำ โดยหลักการแล้วท่อจะต้องไม่สัมผัสหรือวางบนหินขนาดใหญ่ ดังนั้นจึงต้องทำการย้ายหินขนาดใหญ่ออกจากแนวที่จะสัมผัสกับท่อ และในบริเวณรอบ ๆ ท่อทั้ง 2 ข้าง เป็นระยะ 3 เท่าของขนาดท่อคั่วย

2.2.1.6 การต่อเชื่อมและการประกอบท่อให้เป็นเส้นยาว

การเชื่อมท่อแบบเชื่อมชน (Butt fusion) ต้องทำโดยบุคลากรที่ผ่านการฝึกอบรมและใช้เครื่องมือ ได้อย่างถูกต้องเหมาะสม พารามิเตอร์ที่ใช้ในการเชื่อม เช่น อุณหภูมิ แรงดัน เวลาที่ใช้ ควรเป็นไปตามคำแนะนำของผู้ผลิตท่อ หลังจากเสร็จสิ้นการเชื่อมท่อในแต่ละช่วง ปลายท่ออีกด้านก็จะถูกเคลื่อนลงสู่ทะเล ท่อควรถูกเคลื่อนลงน้ำโดยใช้อุปกรณ์ที่เหมาะสม โดยจะต้องไม่ทำให้เกิดความเสียหายต่อท่อ หรือปลายท่อ

ทุนถ่วงน้ำหนักควรติดก่อนที่ท่อจะลงน้ำ หรืออาจถูกติดบนพื้นที่ลอยอยู่บนผิวน้ำโดยที่ติดบนเรือ ดังรูปที่ 2.7



รูปที่ 2.7 การติดตั้งหุ่นถ่วงน้ำหนัก บนเรือ Barge หรือ Raft

2.2.1.7 การติดตั้งหุ่นถ่วงน้ำหนัก

เนื่องจากขั้นตอนการเชื่อมท่อใช้เวลาอีกกว่าการติดตั้งหุ่นถ่วงน้ำหนักจึงสามารถลดระยะเวลาในขั้นตอนหลังได้โดยเพิ่มจุดทำการติดตั้ง และอาจทำการจัดเตรียมจำนวนหุ่นให้เพียงพอในแต่ละจุด โดยจะต้องมีอุปกรณ์ช่วยยกหุ่นน้ำหนักจากจุดเตรียมหุ่นไปยังท่อ และยกท่อเพื่อให้หุ่นน้ำหนักอยู่ใต้ท่อ อุปกรณ์นี้ความสามารถยกและลากหุ่นท่องน้ำได้ด้วย เพื่อให้หุ่นที่ถูกถ่วงน้ำหนักเคลื่อนลงน้ำ

โดยมีแรงเสียดทานน้อยที่สุด ควรจะมี Ramp หรือ Skid way ที่เหมาะสมในการติดตั้งหุ่นถ่วงน้ำหนักบนท่อที่ลอยบนน้ำจำเป็นจะต้องมีเรือ Barge หรือ Raft ขนาดใหญ่เพียงพอที่จะบรรทุกอุปกรณ์ยก และหุ่นน้ำหนัก วิธีนี้หรือ Barge จะอยู่คู่กับท่อที่ค่อยอยู่ ท่อจะถูกยกขึ้นเพื่อทำการติดหุ่นน้ำหนัก หลังจากติดหุ่นเสร็จ ท่อจะถูกยกลงน้ำ และทำการยกท่อส่วนต่อไปขึ้นบนเรือ หรือให้เรือเคลื่อนที่ไปตามแนวท่อ ทั้งนี้บริเวณที่ทำงานควรจะอยู่ใกล้ระดับผิวน้ำให้มากที่สุด เพื่อลดการยกของท่อที่ถ่วงน้ำหนักแล้ว ขั้นตอนในการติดหุ่นถ่วงน้ำหนักมีดังนี้

1. การจัดวางวัสดุลดแรงเสียดทาน/ป้องกันรอบๆ ท่อ ทำได้โดยวางแผ่นรองบนหุ่นถ่วงน้ำหนักครึ่งล่าง และวางแผ่นรองบนท่อ ก่อนที่จะนำหุ่นน้ำหนักครึ่งบนมาติด
2. ยกท่อและจัดวางหุ่นน้ำหนักครึ่งล่างได้ท่อ
3. วางท่อบนหุ่นน้ำหนัก
4. วางหุ่นน้ำหนักครึ่งบนลงบนท่อ
5. ติดสายรัด หรือขันน็อตให้หุ่นน้ำหนักติดอยู่กับท่อ

2.2.1.8 การปล่อยห่อลงสู่น้ำ

ท่อที่จะทำการปล่อยลงสู่น้ำจะต้องทำการปิดปลายทั้ง 2 ก่อน หรือ outlet จะต้องอยู่เหนือระดับน้ำ เพื่อป้องกันมิให้น้ำไหลเข้าเส้นท่อ เมื่อทำการปล่อยห่อเป็นช่วงๆ แล้ว ทำการต่อภายนหลัง ท่อทุกช่วงท้องทำการปิดปลายห่อให้เรียบร้อย น้ำทึบที่ลงสู่ทะเลจะถูกปล่อยผ่าน Diffuser โดย Diffuser จะถูกออกแบบเป็นรูปทรงต่างๆ เช่น ตัววาย หรือตัวที หรือท่อที่จะฐานหุ่นท่อในช่วง 10-2 นาพิกา หรือท่อที่ติด riser ซึ่งเป็นท่อในแนวเดิมขนาดเล็กหลาๆ ท่อ โดยปกติ diffuser จะถูกออกแบบให้ติดตั้งกับห่อโดยใช้หน้าจาน การติดตั้งสามารถทำก่อนปล่อยห่อลงน้ำ หรือติดโดยนักประดาน้ำเมื่อห่อถูกจมเรียบร้อย เมื่อ diffuser ถูกติดก่อนปล่อยห่อ จำเป็นจะต้องทำให้ diffuser ลอยเหนือน้ำโดยทำการเพิ่มทุ่นลอย เพื่อป้องกันมิให้น้ำเข้าไปยังช่องต่างๆ ของ diffuser หลังจากที่ห่อลงแล้วก็ทำการปลดหุ่นลงออก

ต้องมีการระมัดระวังอย่างมากเมื่อทำการจมห่อที่มี Diffuser ติดอยู่ด้วย ขั้นตอนการจมห่อจะทำให้เกิดความเครียด (stress) บนข้อต่อ เช่น หน้าจาน สามทาง ฯลฯ วิธีที่นิยมใช้เมื่อต้องมีการติดตั้ง Diffuser คือ ทำการจมห่อซึ่งติดหน้าจานก่อนและจม Diffuser แยกภายนหลัง

ปลายท่อส่วนที่ไม่ต้องต่อ กับ Diffuser ควรจะมีการปิดปลายท่อโดยใช้หน้าจานตามอุด ซึ่งประกอบด้วย พีอีสตั๊บเอ็น ซึ่งเชื่อมติดกับปลายท่อ และมีหน้าจานรองรับ อาจมีการเจาะช่องสำหรับห่อขนาดเล็กที่หน้าจานตามอุดเพื่อสำหรับติดตั้งวาล์ว หรืออุปกรณ์อื่นๆ เพื่อช่วยในการจมท่อ

2.2.1.9 การลากท่อที่เชื่อมต่อกันแล้วลงน้ำ

ท่อที่ติดทุนถ่วงนำหนักแล้ว ควรถูกนำลงใช้โดยใช้ ramp หรือ skid way โดย ramp จะต้องยืนลงนำลีกพอที่จะให้ท่อลอยออกจาก ramp นำหนักของทุนจะถูกรองรับโดยแรง掠ตัวของท่อ ท่อที่ไม่ได้ติดทุนถ่วงนำหนักนั้นสามารถนำลงนำบนพื้นธรรมชาติได้ โดยที่พื้นต้องปราศจากหิน หากไม่สามารถทำได้ให้ไม่รอง หรือ ลูกกลิ้งไม่รองระหว่างท่อและพื้น

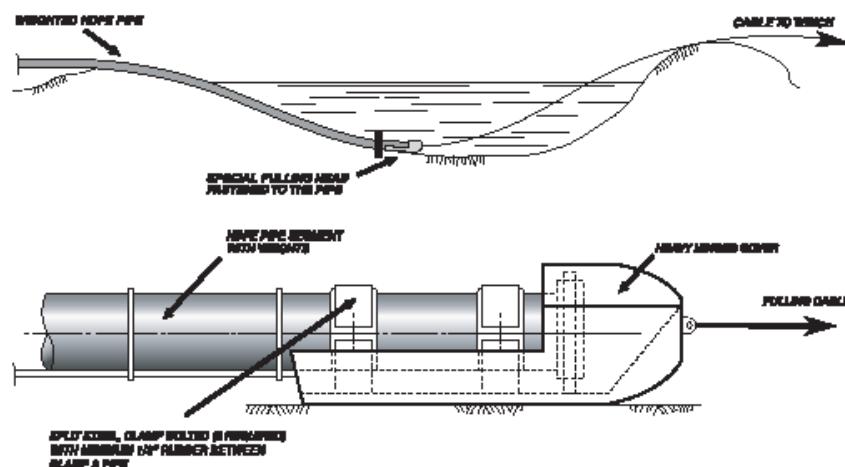
ท่อควรถูกเคลื่อนย้ายโดยใช้อุปกรณ์ที่เหมาะสม ท่ออาจถูกยกและดึงโดยใช้อุปกรณ์ 1 ชุด โดยมีอุปกรณ์อิเกชุดทำหน้าที่คีย์ดันท่อจากบนฝั่ง ท่อควรถูกยกโดยใช้เชือกไนล่อน หรือ สลิง (Sling) แบบต่าง ๆ ที่ป้องกันมิให้เกิดแรงกดเป็นจุดบนท่อ ไม่ควรดึงหรือลากท่อ ณ จุดที่มีการเชื่อมต่อโดยใช้หน้าจาน(ดังแสดงในรูปที่ 2.8)

ก่อนที่จะมีการปล่อยท่อลงสู่น้ำควรมีการวางแผนงาน เพื่อควบคุมการเคลื่อนที่ของท่อขยะที่ลอยอยู่ และหลบเลี่ยงการจราจรทางน้ำมากกว่าท่อจะพร้อมที่จะถูกจม ในการนี้อุปกรณ์ทางน้ำต่างๆ ที่เหมาะสม เช่น เรือที่มีขนาดแรงลากจูงเพียงพอควรอยู่ในบริเวณพื้นที่ทำงาน อิกวิชีหนึ่งคือ การใช้ Block anchor วางไว้ที่ข้างๆ ของแนววัฒห่อ ในกรณีว่างห่อข้ามแม่น้ำ ก็จะใช้ Cable ยึดที่ด้านตรงข้ามเพื่อควบตำแหน่งของห่อโดยเฉพาะอย่างยิ่งเวลาที่น้ำไหลเข้า



รูปที่ 2.8 ท่อที่ยังไม่ได้ถ่วงทุนนำหนัก กำลังถูกปล่อยไปยังเรือ Barge เพื่อทำการติดทุนถ่วงนำหนัก

ในการวางแผนท่อข้ามแม่น้ำ เมื่อมีการเดินเรือจะทำให้ไม่สามารถใช้วิธี ลอย และจมท่อได้ วิธีลาก - จูง ดังรูปที่ 2.9 จึงถูกนำมาใช้ เมื่อใช้วิธีนี้ จึงต้องการทุนถ่วงนำหนักจำนวนน้อยที่เพียงพอให้ท่อเคลื่อนไปตามห้องน้ำ ขณะที่ท่อถูกลากจากฝั่งหนึ่งไปอีกฝั่งหนึ่ง หลังจากเสร็จสิ้นการลากแล้วจึงทำการติดทุนนำหนักเพิ่มหรืออาจมีการกลับท่อได้ถ้าต้องการ

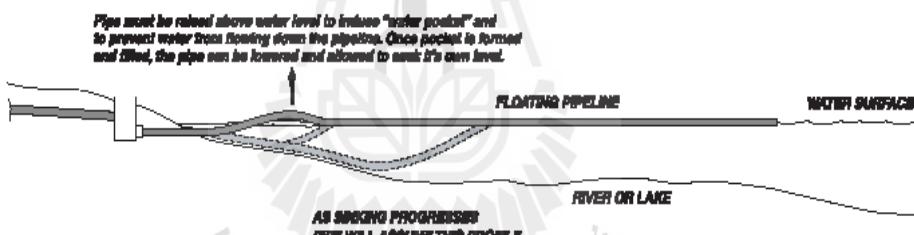


รูปที่ 2.9 วิธีการวางแผนท่อแบบลาก - จูง

2.2.1.10 การจมท่อโดยวิธี ลอย และ จน

ในการเตรียมท่อที่จะจม ขั้นแรกต้องจัดท่อให้อยู่ในแนวที่ต้องการ ขั้นตอนในการจมจะประกอบด้วยการควบคุมปริมาณน้ำที่เติมจากปลายท่อที่อยู่บนบกและการระบายอากาศที่ค้างอยู่ในเส้นท่อจากปลายอีกด้าน การจมเริ่มจากrin ฝั่งโดย ท่อค่อยๆ จมลงในน้ำ โดยการยกท่อที่ลอดอยู่เพื่อทำให้เกิดแรงอากาศ ในขณะที่นำเริ่มเข้ามาในท่อจากด้านริมฝั่งเพื่อเพิ่มน้ำหนักของสันท่อทำให้โครงอากาศเคลื่อนออกไป และทำให้ท่อที่อยู่ระหว่างฝั่งและโครงอากาศนั้นจมลง เมื่อปริมาณน้ำมีมากขึ้นเรื่อยๆ โครงอากาศจะเคลื่อนออกไปมากขึ้น ท่อจมลงเรื่อยๆ วิธีนี้สามารถควบคุมอัตราการจมของท่อ รวมทั้งลดการรองตัวของท่อและทำให้ท่อปรับตัวตามท้องน้ำ จนได้รับการรองท่อตลอดความยาว (ดังแสดงในรูปที่ 2.10)

ความเสี่ยงในการจมท่อเกิดเมื่อมีการจมท่อเร็วเกินไป ทำให้ท่อเกิดการอหือหัก หรือหัก หรือบุบตัว เมื่อท่อโค้งตัวพืนที่หน้าตัดของท่อจะกลายเป็นรูปวงรี ทำให้ Moment of Inertia ลดลง รวมถึง Bending force ด้วย



รูปที่ 2.10 การยกท่อเพื่อเพิ่มน้ำเข้าในเส้นท่อ

การเกิดรอยย่นบนท่อจะประกอบการจมท่อ และอาจทำให้ความสามารถในการจมท่อในเส้นท่อ และการทนต่อการบุบตัวเนื่องจากแรงจากภายนอกลดลง ดังนั้น จึงจำเป็นต้องจำกัดการโค้งตัวของท่อในขณะที่ทำการจมท่อเพื่อป้องกันการเกิดรอยย่น รักษาความโค้งของท่อที่อาจทำให้เกิดความเสี่ยงขณะโค้งตัวหาได้จาก

$$R_b = D_o \frac{(SDR - 1)}{1.12} \quad (2.9)$$

- เมื่อ R_b = Buckling radius การโค้งตัวของท่อ, เมตร
 D_o = เส้นผ่าศูนย์กลางภายนอกท่อ, เมตร
 SDR = อัตราส่วนมิติของท่อ
 = เส้นผ่าศูนย์กลางภายนอกเฉลี่ยหารด้วยความหนาท่อต่ำสุด

ความสัมพันธ์ของ Janson สำหรับการหาค่า Minimum Buckling Radius (สมการที่ 2.9) ได้จากหลักเกณฑ์ของการยุบตัว ที่น้อยที่สุดของท่อ อันเนื่องจาก การโค้งตัวของท่อร้อยละ 71 และค่าความเครียดที่มากที่สุดที่ผนังห่อร้อยละ 5 ใน ความเป็นจริงแล้วค่าความเครียดระยะสั้นจะได้ถึงค่าประมาณร้อยละ 7-10 เป็นที่รู้ กันว่าวัสดุที่ใช้ผลิตห่อสามารถใช้งานได้เป็นระยะเวลาที่การเกิดการยึดหยุ่น เป็นวงรี (Ovalization) ในระดับหนึ่งจากการติดตั้งแบบฝังกลบ ค่าในตารางที่ 2.7 เป็นแค่ค่าที่ใช้ในเบื้องต้นสำหรับค่าการณ์ของตัวของท่อพิเศษในระยะเวลาสั้นขณะที่ ลมท่อ ผู้ออกแบบสามารถใช้รัศมีการณ์ของตัวที่มากขึ้นเพื่อชดเชยปัจจัยอื่น เช่น คลื่น ลมแรง ความถี่ของการติดตั้งถ่วงน้ำหนัก และตัวแปรอื่นๆ จากการติดตั้ง

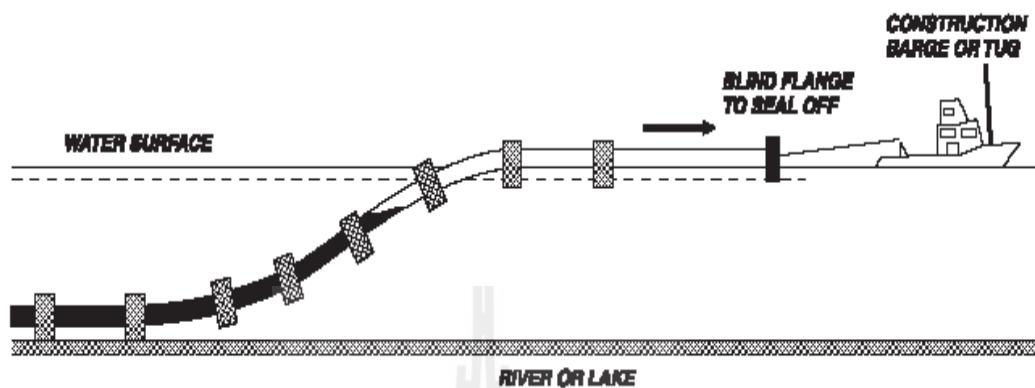
ตารางที่ 2.7 ตัวคูณของขนาดท่อเพื่อหาค่ารัศมีของ การยุบตัว (Buckling Radius)

Pipe	Multiplier*
11	8.9
13.5	11.2
17	14.3
21	17.8
26	22.3
32.5	28.1

เป็นเรื่องจำเป็นที่จะต้องควบคุมการปล่อยน้ำเข้าในท่อ เพื่อป้องกันให้การ ลมท่อไม่ทำให้ห่อเกิดการยุบตัว และทำให้แนวท่อวางตัวลงบนห้องน้ำอย่าง เรียบร้อย ซึ่งจะไม่ทำให้เกิดการยกตัวของท่อเมื่อมีคลื่นแรง จากประสบการณ์ของ Janson, Lars-Eric ที่ผ่านมาจะเห็นได้ว่าการลมท่อที่อัตรา 15 ถึง 45 เมตรต่อชั่วโมง น้ำเป็นอัตราที่เหมาะสม พื้นที่ควรระวังไม่ให้ห้องน้ำอยู่ห่างจากภูมิภาคที่มีการหมุนตัวของโลก ในการติดตั้งท่อเป็นเวลานาน ควรปรึกษาผู้ผลิตท่อและวิศวกรผู้ออกแบบเกี่ยวกับการลมท่อ เป็นกรณีไป

2.2.2 การลดความเสี่ยงในการเกิด Buckling โดยใช้แรงดึงห่อที่เหมาะสมในการลมท่อ ในขณะที่น้ำถูกเติมเข้าทางปลายห่อด้านข้างฟัง อาจจะต้องสามารถออกจากการเส้นห่อใน ด้านตรงข้ามได้ ในกรณีที่ปลายห่อเป็น Diffuser อาจจะถูกปล่อยออกจากทางระบายน้ำของ Diffuser หากมีการเชื่อมห่อ Diffuser ไว้ก่อนก็จะจำเป็นที่จะต้องเพิ่มแรงดึงห่อเพื่อป้องกันไม่ให้น้ำเข้าห่อ และลมเร็วเกินไป ควรระวังในการติดตั้งห่อที่หัวกึ่งและลมท่อนริเวณส่วนที่เป็น Diffuser เนื่องจาก

การจมท่อสามารถทำให้เกิดความเส้นบนข้อต่อต่างๆ ที่ประกอบรวมกันเป็น Diffuser วิธีที่นิยมใช้คือ จมส่วนที่เป็นท่อ และ Diffuser แยกกัน แล้วต่อ กันด้วยการใช้หน้าจาน โดยนักประดานนำ



รูปที่ 2.11 การลากท่อระหว่างขั้นตอนการจมท่อ โดยหลักเลี้ยงมิให้ท่องมากเกินไป

เมื่อปลายของท่อที่จะถูกจมมีการต่อด้วยหน้าจาน การได้อาภารอออกจากท่อสามารถทำได้โดยติดวัวล์ที่หน้าจานatabอด เพื่อเป็นการป้องกันไม่ให้น้ำไหลเข้าไปในท่อนี้ ได้ เราสามารถทำการต่อสายหรือท่อที่ซ่องระบายน และทำให้ระดับของท่ออยู่เหนือผิวน้ำ เมื่อติดตั้งเสร็จแล้วจึงให้นักประดานนำปลดหัวออก

หากมีปัญหาเกิดขึ้นระหว่างการจมท่อ ตัววัวล์จะช่วยยืดหยุ่นขั้นตอนต่าง ๆ ได้ สามารถอัดอากาศเข้าไปในท่อเพื่อแทนที่น้ำทำให้ห่อลอย แต่ในการอัดอากาศนี้ก็จำกัดให้ความดันของอากาศไม่เกินครึ่งหนึ่งของความดันที่กำหนดของห่อ

2.2.3 ทางเลือกอื่น ๆ ในการถ่วงน้ำหนักห่อ

ในการจมท่อแบบต่างๆ ตุ้มถ่วงน้ำหนักเพื่อป้องกันการลอยตัวของห่อ สามารถใช้เป็นแบบชั่วคราวได้ เช่น โครงเหล็กที่ยึดด้านนอกของห่อ ซึ่งสามารถเอาออกได้หลังจากที่ได้ทำการถ่วงน้ำหนักแบบการแล้ว ซึ่งการถ่วงน้ำหนักแบบดาวรประกอบด้วยการกลบห่อที่อยู่ในแนวขุด หรือสายรัดที่มีการยืดໄว หรือวิธีอื่น ๆ

อย่างไรก็ตามพิงระลึกไว้ว่าห่อที่วางบนห้องน้ำจะถูกกระทำโดยแรงจากกลีน หรือกระแสน้ำมากกว่าที่ห่อมีการวางแผนอยู่หนึ่งระดับดังกล่าว

2.2.4 การเสริมสิ้นการลากห่อจากแผ่นดินสู่น้ำ

หลังจากห่อได้มีการจมแล้ว ห่อที่วางอยู่ในแนวขุดจะต้องถูกฝังกลบโดยใช้วัสดุและความลึกที่กำหนด

2.2.5 การสำรวจหลังการติดตั้ง

หลังจากเสร็จสิ้นการจมท่อแล้ว ควรที่จะมีการสำรวจแนววางท่อโดยนักประดาน้ำ

1. เพื่อให้มั่นใจว่าแนวท่ออยู่ภายใต้ภัยในแนวที่กำหนด
2. ตุ้มถ่วงน้ำหนักตั้งอยู่บนห้องน้ำ และไม่ให้เสื่อมต่อการยกตัว
3. ท่อไม่วางอยู่บนแนวทินหรือสิ่งอื่นๆที่อาจสร้างความเสียหายให้กับท่อ
4. อุปกรณ์ต่างๆที่ใช้ในการติดตั้งได้ถูกเคลื่อนย้ายไปหมดแล้ว
5. การกลบท่อเป็นไปด้วยความเรียบร้อย
6. ได้มีการปฏิบัติตามข้อกำหนดอื่นๆในการติดตั้งโดยผู้ออกแบบอย่างครบถ้วน

2.2.6 การติดตั้งท่อในแนวอื่นๆ

เนื่องจากความยืดหยุ่น น้ำหนักเบา และความแข็งแรงทนทานของท่อพีอี จึงทำให้ท่อพีอี เป็นอีกตัวเลือกหนึ่งในการใช้งานทางน้ำประเกทอื่นๆ หลักเกณฑ์เบื้องต้นในการออกแบบและติดตั้งของวิชี ลอยและจมท่อ ก็สามารถนำมาใช้กับวิชีอื่นๆ

2.2.6.1 การติดตั้งในขณะที่อากาศเย็น

ท่ออาจจะต้องถูกจมบนพื้นน้ำที่แข็งตัว หลังจากทำการเชื่อมท่อแล้วก็จะ ลากท่อไปยังแนววางท่อ หลังจากนั้นจึงติดตุ้มถ่วงน้ำหนัก แล้วจึงทำการตัดน้ำแข็ง ที่แนววางท่อเพื่อจมท่อ ขั้นตอนการจมท่อ ก็จะเป็นไปตามที่กล่าวไว้ก่อนหน้านี้

2.2.6.2 การติดตั้งในบริเวณที่เนื่องและ

การวางท่อบริเวณที่จะเป็นการติดตั้งที่ยากแบบหนึ่ง โดยทั่วไป din ที่ แนะนำจะไม่เป็นฐานรองรับที่มั่นคงซึ่งท่อส่วนใหญ่ต้องการเนื่องจากความยืดหยุ่น และการต่อแบบเชื่อมทำให้ท่อพีอี สามารถปรับตัวให้เข้ากับแนววางท่อที่ไม่เสมอ กัน โดยไม่ข้อต่อเสียหาย ในขณะที่สภาพของдинมีไอลายแบบ ท่อพีอีก็สามารถ ปรับตัวเข้ากับдинที่อยู่รอบๆได้ แต่ก็ควรคำนึงถึงสิ่งอื่นๆ เช่น External hydrostatic ของท่ออันเนื่องมาจากการใช้งาน อย่างไรก็ตาม เราสามารถนำจุดเด่นต่างๆของท่อ พีอีมาออกแบบระบบห่อท่อที่มีราคาเหมาะสมและใช้งานได้ ซึ่งจะได้มีอายุการใช้งานที่ยาวนาน ในบางกรณีระดับน้ำได้ดินจะทำให้เกิดแรงลอยตัวของห่อ ซึ่งอาจ ต้องมีการถ่วงน้ำหนักเพื่อชดเชยแรงดังกล่าว

2.2.6.3 ระบบน้ำอัดอากาศ

ห่อพีอีที่ติดตั้งได้น้ำหนาดเล็กซึ่งถูกเจาะรูบริเวณด้านบนของห่อ จะถูกใช้ สำหรับคลายน้ำแข็งบริเวณที่จอดเรือ ฟ่องอากาศที่ออกจากห่อที่จะทำให้น้ำที่อุ่น

กว่าลอยขึ้นสู่ผิวน้ำ และละลายนำเข้าที่อยู่บนผิว เมื่อมีการใช้งานควรจะมีการถ่วงน้ำหนักท่อ เนื่องจากท่อจะเต็มไปด้วยอากาศ

2.2.6.4 การขุดลอกห้องน้ำ

ท่อพีอีเป็นตัวเลือกที่นิยมในการขุดลอกห้องน้ำ เพราะความยืดหยุ่น น้ำหนักเบา การลอกด้วยตัว และความทนทานของท่อ ทำให้มีการใช้ท่อพีอีในการลอกห้องน้ำมาเป็นเวลานานแล้ว ใน การใช้งานประเทณนี้จำเป็นที่จะต้องเชื่อมเป็น ความยาวพอประมาณ เพื่อให้ท่อสามารถเคลื่อนตัวไปมา บุกที่ทำงานได้ การ เชื่อมต่อท่อนี้อาจทำได้โดยใช้หน้างาน หรือข้อต่อแบบง่ายๆ เพื่อให้ได้ความยาวที่ ต้องการ ในขณะดำเนินการขุดลอกห้องน้ำก็อาจเพื่อหรือลดความยาวท่อได้ตาม ความเหมาะสม การทำงานก็จะขึ้นกับชนิดของตะกอนที่มี ขนาดของการทำงาน และการออกแบบในแต่ละกรณี ทั้งนี้เราใช้การคำนวณเพื่อให้ท่อloybnผิวน้ำ และสามารถใช้เรือลากได้ขึ้นอยู่กับการวิเคราะห์ชนิดของตะกอน และการ ออกแบบทุนเพื่อช่วยพยุงท่อ

2.2.6.5 ท่อloybnแบบชั่วคราว

ท่อพีอีถูกนำมาใช้เป็นท่อที่ติดตั้งขึ้นแม่น้ำแบบชั่วคราว โดยแรงดึงดูด ของท่อพีอีทำให้ท่อloybnที่บริเวณผิวน้ำ หลักการออกแบบและติดตั้ง กือ ต้อง ควบคุมให้ท่ออยู่ในที่ที่กำหนดเมื่อเจอกะรณะน้ำหรือคลื่นลม โดยส่วนใหญ่จะใช้ เกเบิลยึด โดยจะยึดรอบท่อซึ่งสายเกเบิลจะต้องไม่ไหลดเลื่อนไปตามแนวท่อ ซึ่งจะ ทำการเสียหายให้กับท่อ

2.2.7 บทสรุป

ท่อ HDPE เป็นท่อที่นิยมน้ำมาใช้ในการติดตั้งทางน้ำ ความแข็งแรงทนทานของท่อรวมถึง วิธีการที่ติดตั้งที่ค่าใช้จ่ายไม่สูง ซึ่งอำนวยความสะดวกในการใช้เป็นระบบระบายน้ำ ระบบสูบน้ำ ท่อส่งน้ำดื่ม หรือท่อระบายน้ำเสียที่ต้องขามน้ำ

การเชื่อมท่อแบบเชื่อมชนที่ไว้วางใจได้ รวมถึงข้อต่อท่อหลากหลายชนิดทำให้ผู้ออกแบบ มีวิธีการออกแบบได้หลายทาง ซึ่งจะได้ท่อที่ปราศจากการร้าวซึม ซึ่งหมายความว่า การติดตั้งทางน้ำนี้ วิธีการต่อแบบนี้ยังช่วยประหยัดค่าใช้จ่ายในการผลิตและการติดตั้งแบบloyและแบบjmห่อเป็นระยะทาง ยาวๆ หรือแบบ directional drilling การนำข้อดีต่างๆ ของท่อพีอีมาใช้ในการออกแบบจะทำให้ ผู้ออกแบบสามารถเลือกวิธีการติดตั้งที่เหมาะสม ที่ช่วยลดค่าใช้จ่ายในการใช้เรือ หรืออุปกรณ์พิเศษ อื่นๆ และยังช่วยลดผลกระทบต่อการจราจรทางน้ำด้วย

บทความนี้แสดงถึงภาพรวมในการออกแบบสำหรับการใช้งานท่อพีอีทางน้ำ โดยทั่วไปโดยให้ความเข้าใจเบื้องต้นแก่ผู้ออกแบบถึงการใช้งานท่อพีอี การออกแบบที่เฉพาะเจาะจงกว่านี้อาจต้องขึ้นกับแต่ละกรณี ไปจากข้อมูลเบื้องต้นจะเห็นได้ว่าท่อ HDPE เป็นตัวเลือกที่เหมาะสมในการติดตั้งทางน้ำ



บทที่ 3

วิธีดำเนินการศึกษา

การดำเนินงานกรณีศึกษาเฉพาะเรื่องครั้งนี้ ผู้วิจัยจะศึกษาความเป็นไปได้ของโครงการวางแผนที่ส่งนำประป้าลดใต้ทะเล จากอำเภอขอนом - เกาะสมุยจังหวัดสุราษฎร์ธานี รวมทั้งเสนอแนวทั่วไปของการออกแบบที่เหมาะสม การวางแผนที่จะทำโดยวิธีลอยและจม (Floating and Sinking method) การวางแผนที่จะทำโดยวิธีดึงกล่ำว่าเป็นงานก่อสร้างเฉพาะ ซึ่งบริษัทผู้รับเหมาที่มีประสบการณ์และความพร้อมด้านอุปกรณ์เครื่องจักรมีจำกัด ดังนั้น การประมาณราคาที่ถูกต้องและเหมาะสม ซึ่งแบร์พันอย่างมากกับเทคนิคและขั้นตอนการทำงาน จึงต้องอาศัยผู้ที่มีประสบการณ์ในการทำงานด้านนี้ โดยเฉพาะ ผลการศึกษาในครั้งนี้สามารถใช้เป็นส่วนหนึ่งของการวิเคราะห์ความคุ้มทุนในการเลือกโครงการที่เหมาะสมที่สุดในการแก้ไขปัญหาการขาดแคลนน้ำประปาในพื้นที่เกาะสมุย เพื่อนำเสนอต่อองค์กรปกครองประปาหรือผู้มีอำนาจหน้าที่รับผิดชอบต่อไป

3.1 การเก็บรวบรวมข้อมูล

ทำการรวบรวมข้อมูลจากหน่วยงานที่เกี่ยวข้อง โดยขอความร่วมมือจากหน่วยงานต่าง ๆ และจากเจ้าหน้าที่การประปาส่วนภูมิภาคจังหวัดสุราษฎร์ธานี การประปาส่วนภูมิภาคเกาะสมุย

3.2 กำหนดแนวทางการออกแบบ

โครงการวางแผนที่ส่งนำประป้าลดใต้ทะเล จากอำเภอขอนом-เกาะสมุยจังหวัดสุราษฎร์ธานี รวมทั้งเสนอแนวทั่วไปของการออกแบบที่เหมาะสม การวางแผนที่จะทำโดยวิธีลอยและจม

- 3.2.1 หาข้อมูลเกี่ยวกับโครงการวิจัย
- 3.2.2 ศึกษาวิธีการทำโครงการวิจัย
- 3.2.3 จัดทำเก้าโครงการวิจัย
- 3.2.4 ทำการรวบรวมข้อมูลและสรุปผลการศึกษา
- 3.2.5 ดำเนินการออกแบบ
- 3.2.6 ประมาณราคาค่าก่อสร้าง
- 3.2.7 จัดทำรายงานและนำเสนอ

3.3 แผนการวิจัย (Research Plan)

ตารางที่ 3.1 แผนการวิจัย (Research Plan)

บทที่ 4

ผลการศึกษาและวิเคราะห์ผล

ผู้วิจัยได้ทำการรวบรวมข้อมูลและสรุปผลการศึกษาแผนแม่บทและศึกษาความเป็นไปได้ โครงการปรับปรุงขยายระบบประปาในพื้นที่จังหวัดสุราษฎร์ธานี (2553) โดยบริษัท ทีม คอนซัลติ้ง เอนจิเนียริ่งแอนด์ เมนеджเม้นท์ จำกัด และนำข้อมูลมาทำการกำหนดแนวทางและออกแบบท่อส่งน้ำ จากจังหวัดสุราษฎร์ธานีสู่ภาคสมุย พร้อมทั้งประมาณราคาค่าก่อสร้าง

4.1 รวบรวมข้อมูลจากแผนแม่บท

4.1.1 ความต้องการกำลังการผลิตน้ำประปา

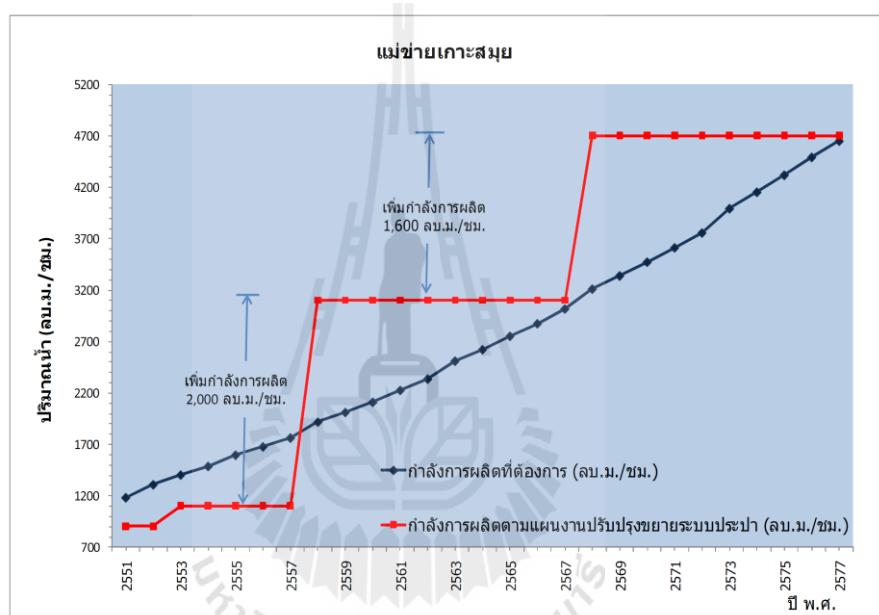
การประปาภูมิภาคสาขาเกาะสมุยมีความต้องการกำลังการผลิตน้ำประปาในปริมาณ 1,763 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง ในปี พ.ศ. 2557 ปริมาณ 3,020 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง ในปี พ.ศ. 2567 และ ปริมาณ 4,653 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง ในปี พ.ศ. 2567 ในขณะที่ กำลังการผลิตน้ำประปาที่มีอยู่ใน ปัจจุบันเพียง 904 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง ซึ่งได้จาก

- สถานีผลิตน้ำสำนักงาน การประปาสาขาเกาะสมุย 450 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง
- สถานีผลิตน้ำ พรุหน้าเมือง 250 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง
- สถานีผลิตน้ำ RO บริเวณบ่อผุด 104 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง
- สถานีผลิตน้ำ RO พรุกระชุด 100 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง

สถานีผลิตน้ำพรุกระวงอาจต้องหยุดการผลิตเนื่องจากแหล่งน้ำดิบไม่ได้มารฐานสำหรับใช้ ผลิตน้ำประปา ทำให้พื้นที่เกาะสมุยอาจประสบกับปัญหาขาดแคลนน้ำถึงประมาณ 2,116 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง ในปี พ.ศ. 2567 แต่จากแผนป้องกันระยะสั้นของการประปาภูมิภาคสาขาเกาะสมุยได้ เพิ่มกำลังการผลิตน้ำแบบ RO ปริมาณ 200 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง เพื่อบรรเทาการขาดแคลนน้ำ ทำ ให้กำลังการผลิตน้ำประปาที่ต้องการเพิ่มจากปี พ.ศ. 2552 เพิ่ม 2,000 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง ดัง แสดงในตารางที่ 4.1 และรูปที่ 4.1

ตารางที่ 4.1 กำลังการผลิตที่ต้องการและกำลังการผลิตที่ต้องการเพิ่มในปี พ.ศ. 2557 - 2567 และ 2577 ของ การประปาส่วนภูมิภาค สาขาكةสมุย

พื้นที่	กำลังการผลิตที่ต้องการ (ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง)			กำลังผลิตปี 2552 (ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง)	กำลังการผลิตที่ต้องการเพิ่ม (ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง)		
	ปี 2557	ปี 2567	ปี 2577		ปี 2557	ปี 2567	ปี 2577
แม่ข่ายكةสมุย	1,763	3,020	4,653	904	859	2,116	3,749



รูปที่ 4.1 กำลังการผลิตที่ต้องการและกำลังการผลิตตามแผนงานปรับปรุง ขยายระบบประปา การประปาส่วนภูมิภาค สาขาكةสมุย

4.1.2 แนวคิดทางเลือกของการพัฒนาระบบประปา

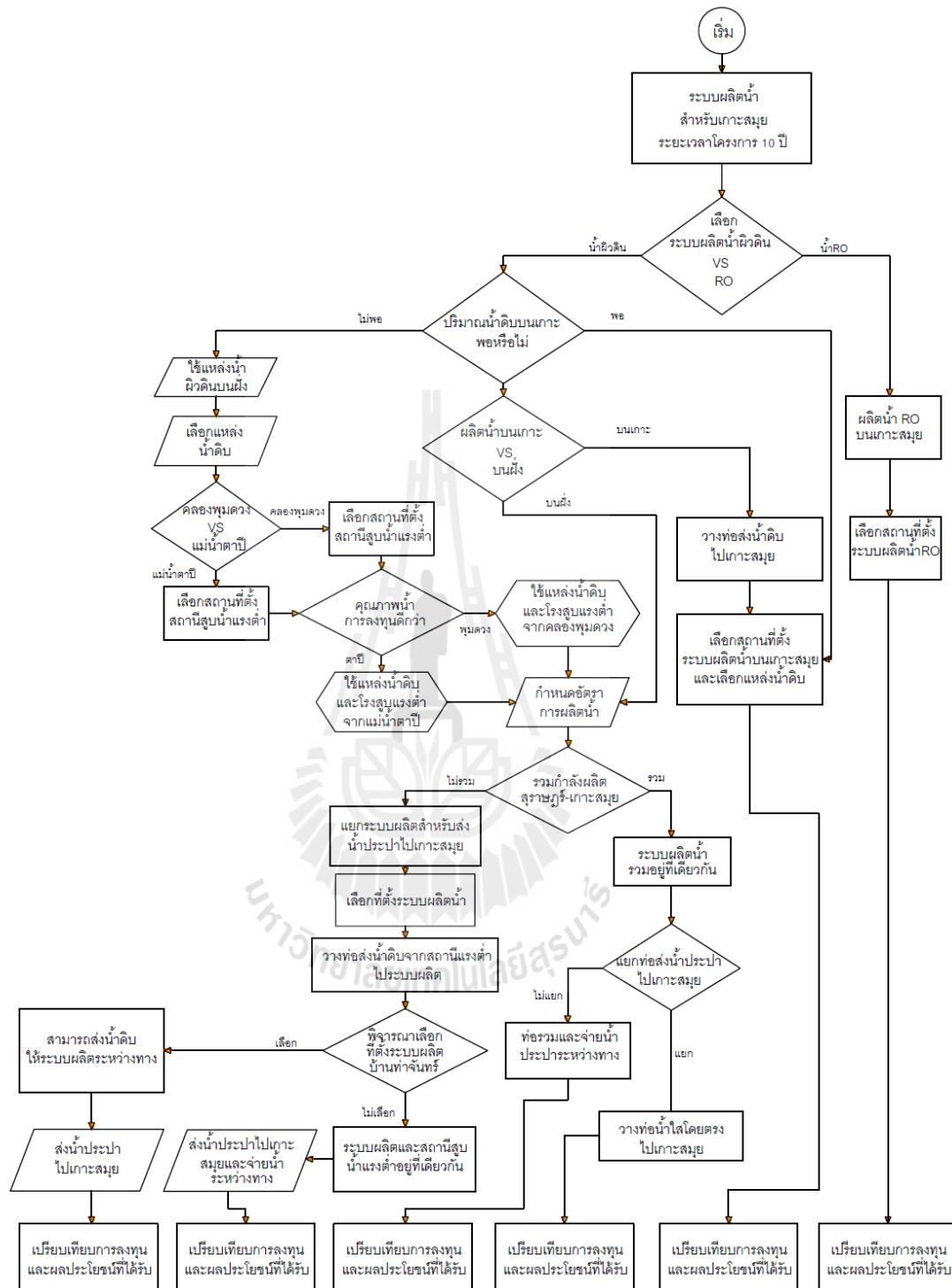
ระบบการผลิตน้ำของภาคสมุยใช้น้ำดิบแหล่งน้ำตามธรรมชาติ ซึ่งจะประสบกับปัญหาขาดแคลนน้ำดิบในช่วงฤดูแล้ง ระหว่างเดือนกุมภาพันธ์ถึงเดือนเมษายน เป็นประจำทุกปี เพื่อให้มีปริมาณน้ำที่เพียงพอต่อความต้องการของประชาชน การประปาภูมิภาคจึงได้ซื้อน้ำจากบริษัทเอกชนซึ่งผลิตน้ำจากการกระบวนการ Reversed Osmosis (RO) ต้นทุนการผลิตน้ำต่อหน่วยอยู่ในเกณฑ์สูงเมื่อเทียบกับระบบผลิตน้ำผิวดิน

สภาพภูมิประเทศที่เป็นเกาะทำให้การจัดหาแหล่งน้ำดิบ เพื่อผลิตน้ำประปามีความยุ่งยาก ถึงแม้ว่าระบบผลิตน้ำผิวดินจะมีค่าใช้จ่ายในการดำเนินงานต่ำ แต่การจัดหาพื้นที่มีความยุ่งยากและ

มีค่าดำเนินการสูง โดยเฉพาะอย่างยิ่ง การจัดทำที่ดินในพื้นที่รับเพื่อขุดสร้างพักร้ำดินและสำรองน้ำไว้ใช้ในฤดูแล้ง ดังนั้นจึงเกิดโครงการศึกษาความเป็นไปได้ของการส่งน้ำจากจังหวัดสุราษฎร์ธานีมาปั้บลังกาสุมย

การส่งน้ำผ่านท่อทางทะเลเป็นไปได้ในสองทางเลือก คือการส่งน้ำประปาที่นำบัดแล้วจากฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานีและส่งไปปั้บลังกาสุมย และการส่งน้ำดินจากฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานีเพื่อมาผลิตบนเกาะ ความแตกต่างในการทำงานระหว่าง 2 ทางเลือก คือการกำหนดที่ตั้งของระบบผลิตสถานที่ที่ตั้งของระบบผลิตและแหล่งน้ำดินเป็นตัวแปรที่สำคัญต่อการลงทุนและประโยชน์ที่จะได้รับและเพื่อให้เกิดความชัดเจนในการกำหนดทางเลือกจึงทำการกำหนดแผนผังทางเลือก การพัฒนาระบบประปา ตามขั้นตอน (Flow Chart) รูปที่ 4.2





รูปที่ 4.2 แผนผังทางเลือก การพัฒนาระบบประปา การประปาส่วนภูมิภาคสาขา地下水สมุย

แผนผังทางเลือกดังกล่าว นำไปใช้เป็นแนวทางสำหรับกำหนดทางเลือกต่าง ๆ ซึ่งจะได้รับ การประเมินเพื่อเปรียบเทียบการลงทุนและผลประโยชน์ที่จะได้รับ โดยเลือกเพียงทางเลือกเดียวที่ ใช้การลงทุนที่น้อยที่สุดและให้ผลประโยชน์ตอบแทนสูงสุด

4.1.3 ทางเลือกของการวางแผนท่อส่งน้ำไปเกาะสมุย

แหล่งน้ำดิบในพื้นที่ศึกษาประกอบด้วย 2 แหล่ง คือคลองพุ่มดาว และแม่น้ำตาปี แม่น้ำตาปี มีข้อดีกว่าคลองพุ่มดาว เนื่องจากแม่น้ำตาปีมีต้นน้ำมาจากการแหล่งน้ำธรรมชาติ ซึ่งให้ผลผ่านชุมชนและมีปริมาณสารแวดล้อมอยู่สูง ทำให้น้ำมีความชุ่มน้ำมากกว่าคลองพุ่มดาว ในขณะที่คลองพุ่มดาวรับน้ำที่ปล่อยออกมายield ของแม่น้ำที่มีปริมาณที่เพียงพอและต่อเนื่อง ซึ่งน้ำจากแม่น้ำได้ผ่านการตัดตอนจากการกักเก็บมาแล้วช่วงระยะเวลาหนึ่ง ดังนั้น หากนำมาใช้เป็นแหล่งน้ำดิบจะทำให้สามารถประหยัดสารเคมีได้อย่างมีนัยสำคัญ

เพื่อให้มีความชัดเจนมากขึ้นสำหรับการเปรียบเทียบการวางแผนท่อส่งน้ำซึ่งมีทั้งผลดีและผลเสียระหว่างการส่งน้ำทั้งสองระบบ(น้ำประปาและน้ำดิบ) ในเบื้องต้นทำการพิจารณาเลือก ตามแนng การก่อสร้างระบบส่งน้ำและระบบผลิตให้อุ่นในบริเวณใกล้เคียงสถานีสูบน้ำตั้งชัน เนื่องจากเป็นจุดสูบน้ำที่ใกล้กับถนนหลักและใช้แหล่งน้ำดิบจากคลองพุ่มดาว

การเปรียบเทียบการลงทุนระหว่างการวางแผนท่อส่งน้ำประปาและท่อส่งน้ำดิบ เป็นการเปรียบเทียบความเหมาะสมสมรรถนะทั้งสองทางเลือกของโครงการรวมทั้งค่าใช้จ่ายที่น้อยกว่าซึ่งนำไปสู่การเปรียบเทียบการลงทุนระหว่างการวางแผนท่อส่งน้ำจากพื้นแผ่นดินใหญ่ผ่านชั้งหัวดสุราษฎร์ธานีและการใช้ระบบ RO เป็นระบบผลิตน้ำบนเกาะสมุย

การวางแผนท่อระบบส่งน้ำประปาและท่อส่งน้ำดิบไปยังเกาะสมุย สำหรับผู้ใช้น้ำช่วงแรกของโครงการในระยะเวลา 10 ปี มีข้อพิจารณาเปรียบเทียบข้อดีข้อเสีย ตามตารางที่ 4.2

ตารางที่ 4.2 เปรียบเทียบของทางเลือก การวางแผนท่อส่งน้ำไปยังเกาะสมุย

ข้อพิจารณา	ทางเลือกที่ 1 การวางแผนท่อส่งน้ำดิบ	ทางเลือกที่ 2 การวางแผนท่อส่งน้ำประปา
1. การจ่ายน้ำ	<ul style="list-style-type: none"> - สามารถจ่ายน้ำให้ระบบผลิตที่ขาด แคลนน้ำดิบระหว่างทางได้ทั้งระบบ ผลิตบนเกาะและแผ่นดินใหญ่ - ถ้ามีการปิดท่อซ่อมแซม สามารถใช้ น้ำดิบในอ่างเก็บน้ำผลิตน้ำประปาได้ 	<ul style="list-style-type: none"> - สามารถจ่ายเป็นน้ำสะอาดเข้าสู่ ท่อจ่ายน้ำได้โดยตรงสำหรับชุมชน ระหว่างทางหรือสำหรับการประปา ที่มีปัญหาการขาดแคลนน้ำในบาง ฤดูกาลหรือกรณีฉุกเฉิน

ตารางที่ 4.2 (ต่อ)

ข้อพิจารณา	ทางเลือกที่ 1 การวางแผนท่อส่งน้ำดิน	ทางเลือกที่ 2 การวางแผนท่อส่งน้ำประปา
2. การกักเก็บน้ำ	สามารถนำໄไปเติมใส่ในอ่างเก็บน้ำที่มีอยู่เดือนเศษสามารถใช้โดยตรง เช่น ที่พรุกระจุดโดยอาจไม่จำเป็น ต้องสร้างอ่างเก็บน้ำเพิ่มเติม	สามารถนำไปเก็บไว้ในถังน้ำในสหองระบบผลิตและจ่ายเข้าสู่ระบบท่อจ่ายน้ำโดยใช้ระบบสูบจ่ายน้ำที่มีอยู่เดิม
3. การสูญเสีย (Loss)	การรั่วไหลในท่อน้ำมีค่าใช้จ่ายต่ำกว่า การรั่วไหลของน้ำประปา	-
4. ที่ดิน	ที่ดินบนเกษตรมีราคาสูงโดยเฉพาะพื้นที่ราบผืนเดียว กันเพื่อก่อสร้างสร้างสะพานน้ำ และระบบผลิต	สามารถจัดหาที่ดินได้ง่ายและราคาไม่สูง เพื่อสร้างระบบผลิตใหม่ บนแผ่นดินใหญ่
5. ระบบผลิตน้ำประปา	ในการณ์ที่ระบบผลิตน้ำของเดิมบนเกษตรมีขนาดแคลอนน้ำดิน สามารถชดเชยระบบเดิมที่ขาดไปได้	ไม่จำเป็นต้องก่อสร้างระบบผลิตน้ำใหม่บนเกษตรมีขนาด ตัดปัญหาเรื่องที่ดินหายากและมีราคาแพง
6. บุคลากรและการดำเนินงาน	ต้องมีบุคลากร สำหรับดูแลระบบผลิตน้ำประปาขนาดใหญ่ บนเกษตรมีขนาด ต้องมีการขนส่งสารเคมีจากฝั่งสุราษฎร์ธานีไปยังเกษตรมี	เนื่องจากระบบผลิตน้ำอยู่ในพื้นที่สาขาสุราษฎร์ธานีสามารถใช้บุคลากรร่วมกันได้ ลดความยุ่งยากในเชิงการบริหารและประหยัดค่าขนส่งสารเคมี

ทางเลือกที่ 1 การจัดส่งน้ำดินไปยังเกษตรมีโดยการวางแผนท่อส่งน้ำทางทะเล

กรณีนี้จะเป็นการวางแผนท่อส่งน้ำดินและระบบการสูบส่งไปยังเกษตรมีโดยตรง น้ำดินที่ส่งไปจะจ่ายให้กับระบบผลิตน้ำที่มีอยู่เดิมบนเกษตรมี ซึ่งประสบกับสภาพการขาดแคลนในช่วงฤดูแล้ง รวมทั้งให้กับระบบประปาใหม่ที่จะทำการก่อสร้างเพิ่มเติม เพื่อให้มีอัตราการผลิตอย่างพอเพียงสำหรับความต้องการใช้น้ำในระยะเวลา 10 ปี (จนถึงปี พ.ศ.2567)

ทางเลือกที่ 2 การวางแผนท่อส่งน้ำประปาไปเกษตรมี

กรณีนี้เป็นการวางแผนท่อส่งน้ำประปาจากฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานีไปยังเกษตรมีโดยตรงในปริมาณที่พอเพียงในระยะเวลา 10 ปี ซึ่งต้องการน้ำประปานิบริมาณ 2,000 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง

แหล่งน้ำดิบที่ใช้ในการผลิตน้ำประปาจากคลองพุมดวง ที่ตั้งของระบบผลิตน้ำประปาจะเป็นตัวแปรที่ควบคุมด้านทุน การศึกษานี้กำหนดตำแหน่งที่ตั้งของระบบผลิตในสองพื้นที่ คือบริเวณหมู่บ้านคลึงชัน และบริเวณระหว่างการวางแผนท่อส่งน้ำ

กำหนดที่ตั้งของระบบผลิต อยู่ในบริเวณหมู่บ้านคลึงชัน

ในกรณีนี้ ที่ตั้งของระบบผลิตน้ำและโรงสูบน้ำแรงด้ำจะอยู่ในพื้นที่เดียวกันและใช้น้ำดิบจากคลองพุมดวง หากทางเลือกนี้มีความเป็นไปได้ จะต้องทำการจัดซื้อที่ดินเพิ่มเติมบริเวณโรงสูบดิบคลึงชันและทำการก่อสร้างระบบผลิตขนาด 2,000 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง หากรวมปริมาณน้ำประปาที่ผลิตได้จากการบันทึกน้ำที่จะสร้างขึ้นใหม่นี้กับการประปาสุราษฎร์ธานี ซึ่งสามารถผลิตน้ำประปาระยะไกลในปริมาณ 4,000 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง กำลังการผลิตรวมจะมีปริมาณมากถึง 6,000 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง และมีผลต่อการลงทุนในเรื่องขนาดกำลังการผลิต (Economy of Scale) นอกจากนี้ การที่ระบบผลิตทั้งสองอยู่ใกล้กันจะช่วยลดภาระในการปฏิบัติงาน ซึ่งจัดเป็นผลประโยชน์ทางอ้อม อย่างไรก็ตาม เพื่อความชัดเจนในการเบริยนเทียบการลงทุน ผู้วิจัยจะคิดเฉพาะค่าใช้จ่ายและผลประโยชน์จากการบันทึกน้ำประปาระยะไกลในปริมาณ 2,000 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง

กำหนดที่ตั้งของระบบผลิตอยู่บริเวณระหว่างการวางแผนท่อส่งน้ำ

กรณีนี้เป็นการกำหนดที่ตั้งของระบบผลิตน้ำให้อยู่ระหว่างโรงสูบน้ำแรงด้ำบ้านท่าคลึงชันไปตามถนนหมายเลข 417 และทางหลวงหมายเลข 401 คาดว่าการก่อสร้างระบบผลิตน้ำในระหว่างเส้นทางดังกล่าวและวางท่อน้ำดิบมาจากโรงสูบน้ำบ้านคลึงชันจะมีค่าใช้จ่ายในการจัดซื้อที่ดินที่ถูกกว่า เมื่อพิจารณาค่าใช้จ่ายในการวางแผนท่อส่งน้ำในขนาดที่เท่ากัน (น้ำดิบหรือน้ำประปา)

จากการพิจารณาเบริยนเทียบข้อดีและข้อเสียของการวางแผนท่อส่งน้ำทั้งสองระบบ จากเอกสารการจัดทำแผนแม่บทและศึกษาความเป็นไปได้ โครงการปรับปรุงขยายระบบประปา ในพื้นที่จังหวัดสุราษฎร์ธานี (2553) การก่อสร้างวางท่อส่งน้ำประปาระยะไกลเป็นทางเลือกที่เหมาะสมที่สุด เนื่องจาก

- (1) สามารถหาที่ดินเพื่อการก่อสร้างระบบผลิตน้ำประปาระยะไกลได้จ่ายและราคาถูกกว่าบ้านเกาสมุย
- (2) การดูแลและบำรุงรักษาระบบผลิตน้ำประปาระยะไกลเป็นสุราษฎร์ธานีจะสะดวกมากกว่าบ้านเกาสมุย ทั้งในด้านการบริหารและการขนส่งสารเคมี
- (3) สามารถจ่ายเป็นน้ำสะอาดเข้าสู่ท่อจ่ายน้ำได้โดยตรงสำหรับชุมชนระหว่างทางที่ขาดแคลนน้ำประปา

ในกรณีที่ต้องปิดซ่อมท่อส่งน้ำประปาระยะไกลเป็นต้องหยุดการจ่ายน้ำจากฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานีไปยังเกาสมุย ผู้ใช้น้ำจะต้องอาศัยน้ำจากระบบผลิตน้ำที่มีอยู่บ้านเกาเป็นหลัก การ

ดำเนินงานระบบประปาในช่วงฤดูแล้งควรใช้น้ำประปาจากระบบส่งน้ำเป็นหลัก เพื่อรักษาปริมาณน้ำดิบในอ่างเก็บน้ำเกษตรกรรมไว้ให้มากที่สุด การวางแผนท่อส่งน้ำประปาไปยังเกษตรกรรมจะช่วยให้การส่งน้ำประปามีความมั่นคงเพิ่มขึ้น

4.1.4 การเปรียบเทียบการลงทุนระหว่างระบบผลิตน้ำแบบ RO และการวางแผนท่อส่งน้ำทางทะเล

เพื่อให้การกำหนดแนวทางเลือกราชวิถีการใช้ระบบการผลิตน้ำแบบ RO ติดตั้งบนเกษตรและกรณาน้ำจากฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานีผ่านท่อส่งน้ำทางทะเล มีความชัดเจนยิ่งขึ้น แผนแม่บทและศึกษาความเป็นไปได้ โครงการปรับปรุงขยายระบบประปาในพื้นที่จังหวัดสุราษฎร์ธานี (2553) ได้ทำการวิเคราะห์ในเบื้องต้นเพื่อหาค่าใช้จ่ายในการลงทุนก่อสร้างระบบผลิตและค่าใช้จ่ายในการดำเนินงาน (Operation) ของแต่ละแนวทางเลือกมาเป็นตัวเปรียบเทียบ

ปัจจัยที่มีผลต่อค่าใช้จ่ายในการลงทุนและการดำเนินงานสำหรับแนวทางเลือกในการวางแผนท่อส่งน้ำทางทะเล มีประเด็นที่ควรนำมาพิจารณา ดังนี้

1. ตำแหน่งที่ตั้งของระบบผลิตและที่ตั้งของระบบสูบน้ำแรงดัน
2. ความยาวและขนาดของท่อส่งน้ำบนฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานี
3. ความยาวและขนาดของท่อส่งทางทะเล
4. ขนาดของระบบการผลิต (Economy of Scale)
5. ที่ตั้งและคุณภาพของแหล่งน้ำ
6. ตำแหน่งที่ตั้งของอาคารรับน้ำที่มีอยู่เดิม เช่น ถังน้ำใส และสถานีจ่ายน้ำ เป็นต้น
7. ขนาดและที่ตั้งของสถานีสูบน้ำเพิ่มแรงดันระหว่างทาง (Booster Pumps)

ปริมาณน้ำประปาที่นำไปวิเคราะห์ต้นทุนค่าน้ำต่อหน่วย จะใช้ปริมาณน้ำดิบเฉลี่ยรายปี (ลูกบาศก์เมตร/ปี) ที่หักปริมาณผลิตเฉลี่ยที่มีอยู่เดิมบนเกษตรกรรม จากการคำนวณดังแสดงในแผนแม่บทและศึกษาความเป็นไปได้ โครงการปรับปรุงขยายระบบประปาในพื้นที่จังหวัดสุราษฎร์ธานี (2553) ปริมาณน้ำผลิตเฉลี่ยรายปีที่ต้องการเพิ่มขึ้นจากปัจจุบันในปี 2567 เท่ากับ 11.99 ล้านลูกบาศก์เมตร/ปี ดังแสดงในตารางที่ 4.3

ตารางที่ 4.3 ปริมาณน้ำผลิตเฉลี่ยรายปีที่ต้องการเพิ่มของระบบประปา การประปาส่วนภูมิภาค
สาขาเกษตรสมุย

ปริมาณน้ำ	หน่วย	พ.ศ. 2567	พ.ศ. 2577
1. ปริมาณน้ำจำหน่ายเฉลี่ย	ลูกบาศก์เมตร/วัน	38,827	59,826
2. ปริมาณน้ำผลิตจำหน่าย (รวมน้ำสูญเสีย)	ลูกบาศก์เมตร/วัน	51,769	79,768
3. ปริมาณน้ำผลิตบนเกษตรเฉลี่ย	ลูกบาศก์เมตร/วัน	15,497	15,497
4. ปริมาณน้ำผลิตที่ต้องการผลิตเพิ่มเฉลี่ย	ลูกบาศก์เมตร/วัน	36,272	64,271
5. ปริมาณน้ำผลิตที่ต้องการผลิตเพิ่มเฉลี่ย	ลูกบาศก์เมตร/ปี	13.24	23.46

ที่มา: สำนักงานประปาอำเภอเกษตรสมุย, 2554

4.1.4.1 การวางแผนท่อส่งน้ำไปยังเกษตรสมุย

บริษัท ทีม คอนซัลติ้งอินโนเวชั่น จำกัด ได้กำหนดรูปแบบ (Model) ของระบบท่อส่งน้ำไปยังเกษตรสมุยให้เพียงพอต่อความต้องการใช้น้ำสำหรับวางแผนในปี พ.ศ. 2567 และวิเคราะห์ระบบท่อส่งน้ำโดยใช้โปรแกรม EPANET V.2 โดยกำหนดให้มีองค์ประกอบหลักส่วนต่างๆ ที่จำเป็นต้องใช้ในกระบวนการสรุบส่งน้ำให้สอดคล้องและใกล้เคียงกับข้อเท็จจริง และนำมาจัดทำประมาณการเพื่อหาค่าใช้จ่ายในการลงทุน

การส่งน้ำประปาผ่านระบบท่อส่งน้ำทางทะเลมีองค์ประกอบเบื้องต้น สำหรับประเมินการลงทุนเพื่อการเบริกน้ำดังนี้

1) องค์ประกอบของระบบท่อส่งน้ำไปยังเกษตรสมุย

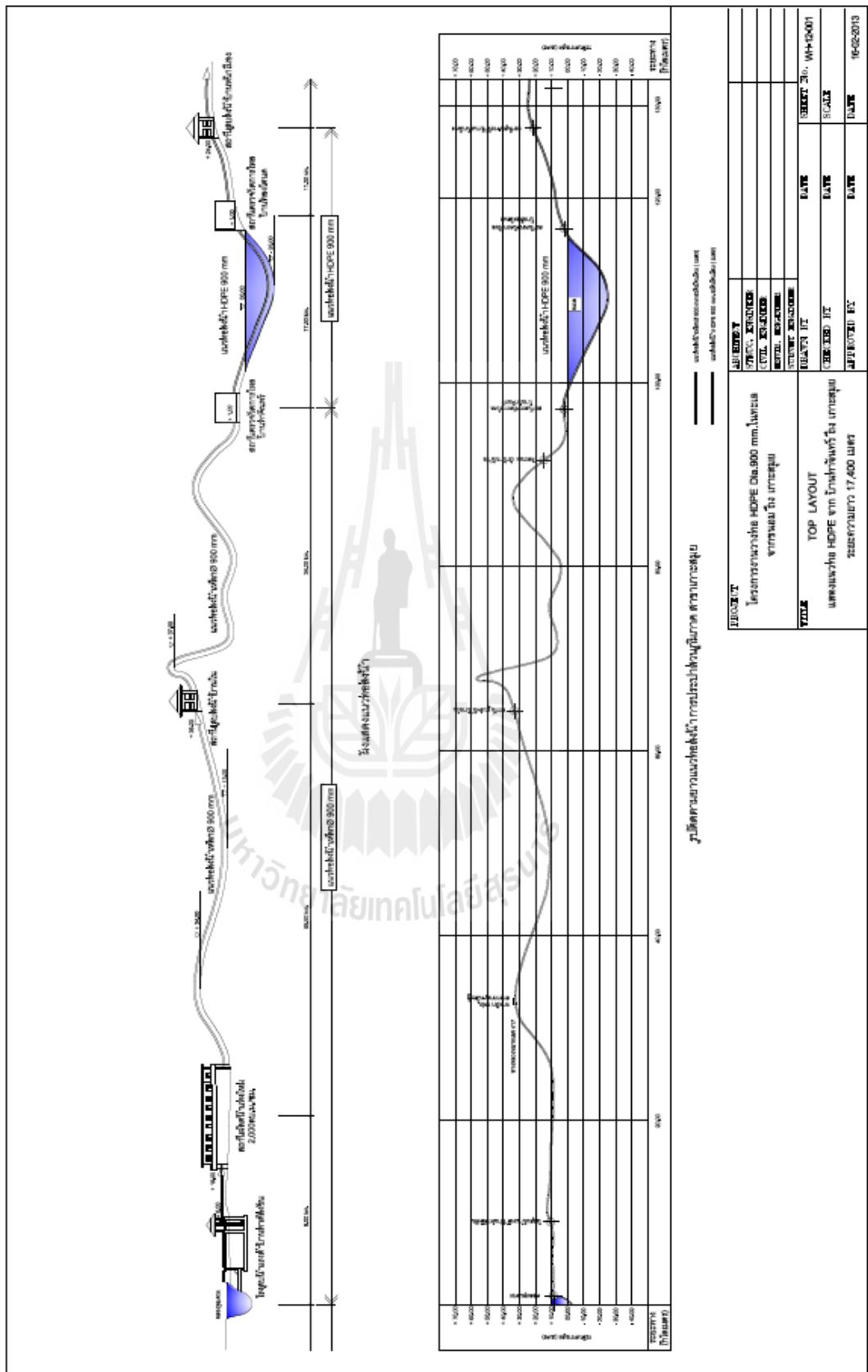
ระบบท่อส่งน้ำในส่วนบนพื้นดินฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานีไปยังเกษตรสมุย แสดงดังรูปที่ 4.3 และ 4.4 เริ่มจากระบบสูบน้ำแรงสูงของระบบผลิตไปสิ้นสุดที่บริเวณบ้านท่าจันทร์ ก่อนวางท่อส่งน้ำให้ทะเลไปยังฝั่งเกษตรสมุย และกำหนดให้โรงสูบน้ำแรงต่ออยู่ในบริเวณบ้านท่าตั้งชั้นและมีจุดปลายทางของท่อส่งน้ำลงบนดังน้ำใสและสถานีสูบน้ำบริเวณบ้านหนองหน้าเมืองของเกษตรสมุยรายละเอียดของแนวท่อส่งน้ำและองค์ประกอบของอาคารส่วนต่างๆ ตามแนวท่อแต่ละส่วนมีดังนี้

2) แนวท่อส่งน้ำบนฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานี

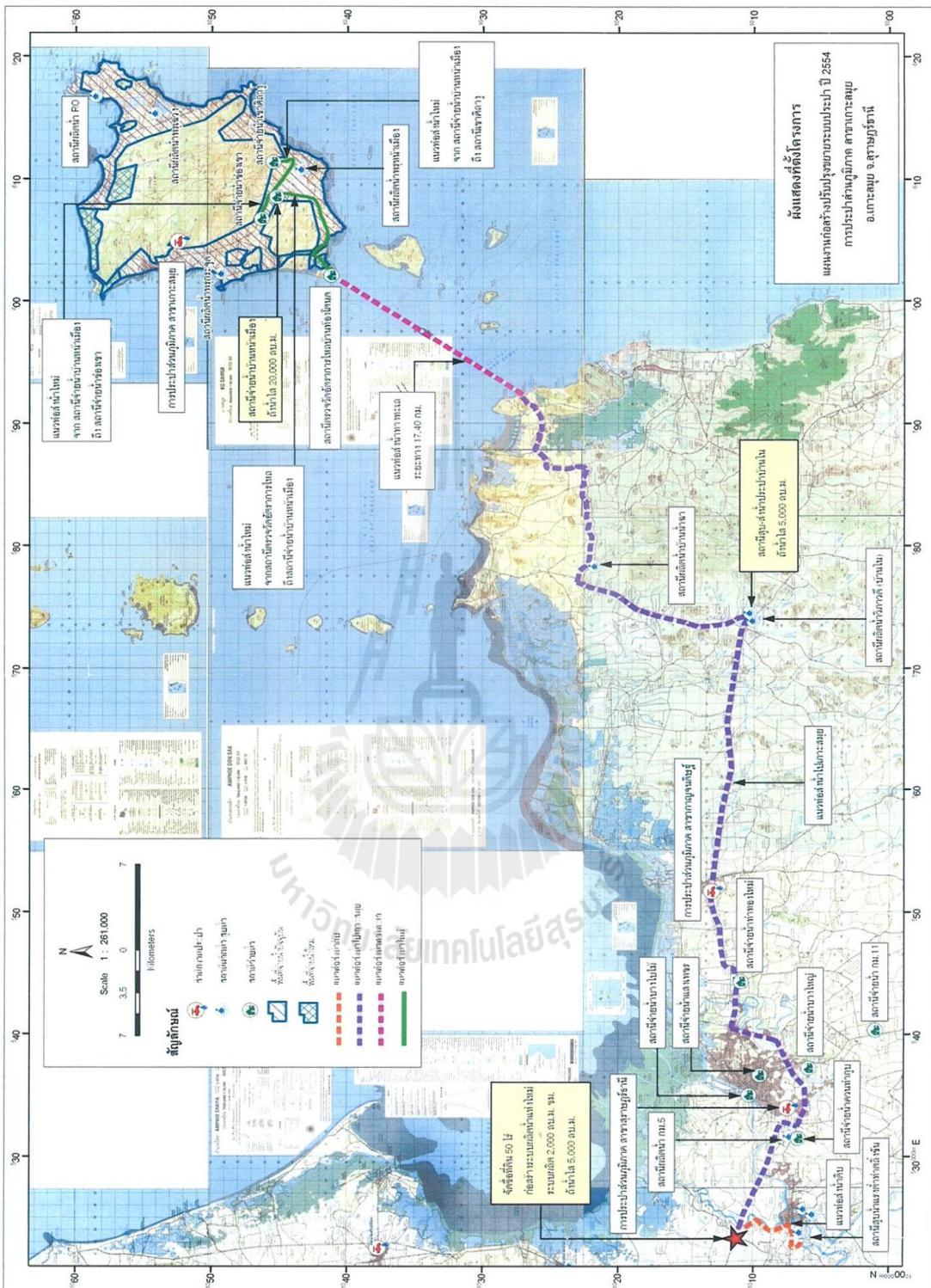
การวางแผนท่อส่งน้ำประปาจากระบบผลิตบริเวณบ้านตั้งชั้นไปยังบ้านท่าจันทร์ ใช้แนววางท่อไปตามถนนสายหลัก โดยจะเลือกเส้นทางที่มีระยะทางสั้น และมีอุปสรรคในการวางท่อ้อยที่สุด อย่างไรก็ตาม ไอล์ฟทางของถนนบางช่วงที่

กับแคมและแนวท่อที่มีอยู่เดิมในบางช่วงของถนนเป็นอุปสรรคต่อการก่อสร้าง บริษัท ทีม คอนซัลติ่งเอนจีเนียริ่งแอนด์แมเนจเม้นท์ จำกัด ได้เสนอเส้นทางที่เหมาะสม โดยกำหนดที่ตั้งของระบบผลิตน้ำให้อยู่ระหว่าง โรงพยาบาลต่ำบ้าน คลึงชัน ไปตามถนนหมายเลข 417 และทางหลวงหมายเลข 401 ไปจนถึงอำเภอกาญจนดิษฐ์ และอำเภอป่าสักใน ก่อนวัดซ้ายเข้าสู่ถนนหมายเลข 4142 แล้วเดี๋ยว ขวาเข้าสู่ถนน ราช. หมายเลข 3193 ผ่านบริเวณผลิตน้ำประปาบ้านน้ำสาไปสุดปลายทางที่บ้านท่าจันทร์ เป็นระยะทางประมาณ 90 กิโลเมตร

ด้วยแรงดันเริ่มต้นที่ค่อนข้างสูง การส่งน้ำจากฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานี จึงต้องใช้หัวเหล็กเหนียวขนาด 900 มิลลิเมตร เพื่อส่งน้ำในอัตรา 2,000 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง ด้วยความเร็วของน้ำในเส้นท่อโดยเฉลี่ยประมาณ 1 เมตรต่อวินาที



รูปที่ 4.3 แนวท่อส่งน้ำและรูปตัดตามยาว การประปาส่วนภูมิภาค สาขากาฬสินธุ์



3) ระบบผลิตน้ำสำหรับการประปาส่วนภูมิภาคสาขาเกาะสมุย

ในปี พ.ศ. 2567 การประปาส่วนภูมิภาคสาขาเกาะสมุยจะต้องทำการก่อสร้างระบบผลิตน้ำอีก 2,000 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง โดยคาดว่าจะทำการก่อสร้างระบบผลิตน้ำแบบดั้งเดิม ตามแบบมาตรฐานของการประปาส่วนภูมิภาคซึ่งจะมีองค์ประกอบของระบบผลิตโดยถังเบปตันนี้

- ถังตักตะกอนและโรงกรองน้ำ
- ขนาดกำลังการผลิต 2,000 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง 1 ชุด
- ถังน้ำใสขนาด 5,000 ลูกบาศก์เมตร 1 ชุด
- โรงสูบน้ำแรงสูงขนาด 7×20 เมตร 1 หลัง
- โรงสูบน้ำแรงต่ำขนาด 7×20 เมตร 1 หลัง
- อาคารซักน้ำและองค์ประกอบ 1 ชุด
- โรงเก็บจ่ายสารเคมีขนาด 14.5×36 เมตร 1 หลัง
- บ้านพักขนาด 4 ครอบครัว 1 หลัง
- เครื่องจ่ายสารเคมีพร้อมชุดถังกวาน 1 ชุด
- เครื่องจ่ายแก๊สคลอรินพร้อมอุปกรณ์ 1 ชุด
- ประสานท่อภายในของระบบประปา 1 ชุด
- เครื่องสูบน้ำแรงต่ำขนาด 750 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง ส่งน้ำสูง 25 เมตร ขับด้วยมอเตอร์ 100 HP 4 ชุด
- (สำรอง 1 ชุด)
- เครื่องสูบน้ำแรงสูงขนาด 750 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง ส่งน้ำสูง 85 เมตร ขับด้วยมอเตอร์ 355 HP 4 ชุด
- (สำรอง 1 ชุด)

4) ระบบสูบน้ำเพิ่มแรงดันฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานี

ระบบห่อส่งน้ำไปยังเกาะสมุยบนฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานี เริ่มจากระบบสูบน้ำแรงสูงของระบบผลิตที่จะก่อสร้างบริเวณบ้านท่าตั้งชัน ไปสิ้นสุดที่บ้านท่าจันทร์ ซึ่งเป็นจุดเริ่มต้นของการวางท่อส่งน้ำทางทะเล ดังแสดงในรูปที่ 4.3 อาคารสูบน้ำระหว่างทางประกอบด้วยถังน้ำใสและสถานีสูบน้ำเพิ่มแรงดัน (Booster Pumping Station) บริเวณบ้านใน เพื่อยกระดับแรงดันของการสูบส่งน้ำไปฝั่งเกาะสมุย องค์ประกอบของสถานีสูบน้ำเพิ่มแรงดัน มีดังนี้

- จัดหาที่ดินประมาณ 10 ไร่
- ถังน้ำใส่ขนาด 5,000 ลูกบาศก์เมตร 1 ชุด
- โรงสูบน้ำแรงสูงขนาด 7 x 20 เมตร 1 หลัง
- เครื่องสูบน้ำแรงสูงขนาด 750 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง ส่งน้ำสูง 85 เมตร ขับด้วยมอเตอร์ 355 HP 4 ชุด
(สำรอง 1 ชุด)
- ประสานท่อภายในของระบบประปา 1 ชุด
- บ้านพักขนาด 2 ครอบครัว 1 หลัง

5) ท่อส่งน้ำทางทะเล ไปยังเกาะสมุย

การวางท่อส่งน้ำทางทะเลจะเริ่มจากบ้านท่าจันทร์ไปขึ้นฝั่งบริเวณหาดห้องโถนด ซึ่งอยู่บริเวณด้านทิศใต้ของเกาะสมุย แนวการวางท่อดังกล่าวเป็นแนววางท่อส่งน้ำทางทะเล ซึ่งเลือกใช้ท่อ HDPE ขนาดเส้นผ่าศูนย์กลาง 900 มิลลิเมตร ชั้น PN10 ไปยังเกาะสมุยที่ใช้ระยะทางที่สั้นที่สุด (ประมาณ 17.40 กิโลเมตร) โดยมีจุดเริ่มต้นของแนวท่อห่างจากจุดเริ่มวางท่อสายไฟแรงสูงของการไฟฟ้าส่วนภูมิภาคไปทางทิศเหนือประมาณ 6 กิโลเมตร แนวขึ้นท่อนเกาะสมุยเป็นแนวเดียวกับการวางสายเคเบิลใต้น้ำของการไฟฟ้าส่วนภูมิภาค (รูปที่ 4.4) ซึ่งได้ดำเนินการก่อสร้างแล้วเสร็จ

อย่างไรก็ตาม ผู้วิจัยได้พิจารณาทางเลือกแนวที่ 2 เพื่อไว้เป็นทางสำรองหากในกรณีที่แนวการวางท่อในทะเลมีอุปสรรคหรือมีผลกระทบต่อสภาพแวดล้อม โดยเส้นทางนี้มีจุดเริ่มของการวางท่อส่งน้ำทางทะเลเริ่มจากบ้านท่าจันทร์เช่นเดียวกับเส้นทางที่ 1 โดยวางบนแนวที่สูงกว่าแนวที่ 1 ประมาณ 1.8 กิโลเมตร ทำให้ไม่ต้องวางท่อส่งน้ำคล่อมทับกับแนวสายไฟแรงสูง ไปขึ้นฝั่งบริเวณหาดพังกาของเกาะสมุย แต่เส้นทางดังกล่าวจะมีระยะทางการวางท่อในทะเลยาวกว่าแนวที่ 1 ประมาณ 1.8 กิโลเมตร

6) แนวท่อและองค์ประกอบของระบบท่อส่งน้ำบนฝั่งเกาะสมุย

ระบบท่อส่งน้ำบนฝั่งเกาะสมุยประกอบด้วยแนวท่อขึ้นฝั่งบริเวณหาดห้องโถนไปตามถนน รพช. หมายเลข ๘๙ 4051 ทางหลวงหมายเลข 4170 ไปจนถึงจุดตัดกับทางหลวงหมายเลข 4173 บริเวณบ้านหน้าเมือง ดังแสดงในรูปที่ 4.4 บริเวณดังกล่าวจะเป็นที่ดึงของสถานีสูบน้ำแรงสูง เพื่อส่งน้ำไปยังทั้งน้ำใสบริเวณ

ช่องเขาและจ่ายน้ำขึ้นพื้นที่จ่ายน้ำ ตามล่ออ่างทอง ตามล่อปะน้อย และตามลอดลิ่ง งาม สำหรับระบบสูบแรงสูงชุดที่ 2 และจ่ายน้ำไปยังพื้นที่จ่ายน้ำบริเวณตำบล มะเร็ต ตำบลหน้าเมือง ตำบลบ่อผุด และตำบลแม่น้ำ เนื่องจากถังน้ำใสบริเวณเขา ศิลาภูตั้งอยู่บนพื้นที่สูง การส่งน้ำจำเป็นต้องใช้เครื่องสูบน้ำและวางท่อส่งน้ำขนาด 280 มิลลิเมตร แยกต่างหากเพื่อส่งน้ำไปเก็บสำรองไว้จ่ายเสริมในช่วงช้าโง เร่งด่วน

การวางแผนโครงการเพื่อก่อสร้างระบบการส่งน้ำในปี พ.ศ. 2567 ควร จัดเตรียมเรื่องที่ดินและการออกแบบอาคารเพื่อไว้สำหรับการก่อสร้างและ ปรับปรุงขยายโครงการในปี พ.ศ. 2577 องค์ประกอบหลักของระบบท่อส่งน้ำฝั่ง เกาะสมุย ได้แก่ ถังน้ำใสและระบบสูบนำบริเวณทางแยกบ้านหน้าเมือง ระยะเวลา ในการกักเก็บน้ำในถังน้ำใสกำหนดไว้ประมาณ 10 ชั่วโมง เพื่อความมั่นคงและ สำรองน้ำไว้ใช้yan กุดเงินหรือกรณีซ่อมท่อที่อาจชำรุดในทะเล

ท่อส่งน้ำและองค์ประกอบของสถานีสูบน้ำมีรายการดังนี้

- ท่อ HDPE ขนาด 900 มิลลิเมตร PN 10 ยาวประมาณ 11 กิโลเมตร
- จัดหาที่ดินประมาณ 12 ไร่
- ถังน้ำใสขนาด 10,000 ลูกบาศก์เมตร 2 ชุด
- โรงสูบน้ำแรงสูงขนาด 7 x 24 เมตร 1 ชุด
- เครื่องสูบน้ำแรงสูงขนาด 650 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง ส่งน้ำสูง 75 เมตร ขับด้วยมอเตอร์ขนาด 270 HP ส่งน้ำไปยังถังน้ำใสบนช่องเขา จำนวน 3 ชุด (สำรอง 1 ชุด)
- เครื่องสูบน้ำแรงสูงขนาด 800 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง ส่งน้ำสูง 45 เมตร. ขับด้วยมอเตอร์ขนาด 175 HP ส่งน้ำจากถังน้ำใสไปเขตจ่าย น้ำหน้าเมือง จำนวน 3 ชุด (สำรอง 1 ชุด)
- เครื่องสูบน้ำแรงสูงขนาด 170 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง ส่งน้ำสูง 80 เมตร ขับด้วยมอเตอร์ขนาด 75 HP ส่งน้ำจากถังน้ำใสไปถังน้ำใสบน เขาศิลาภู จำนวน 1 ชุด (สำรอง 1 ชุด)
- เครื่องจ่ายแก๊สคลอรีนขนาด 10 กิโลกรัม/ชั่วโมง จำนวน 2 ชุด (สำรอง 1 ชุด)

7) ระบบควบคุมการส่งน้ำจากฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานีไปยังเกาะสมุย

การส่งน้ำประปาไปยังเกาะสมุยเริ่มจากระบบสูบน้ำบริเวณคลิงชัน เป็นระยะทางประมาณ 130 กม. ตามความยาวของท่อส่งน้ำที่วางผ่าน (Profile) ซึ่งจะผ่านพื้นที่ๆ มีความแตกต่างของระดับการวางท่อในทะเลและการสูบน้ำเป็นระยะทางไกลๆ เช่นนี้จำเป็นต้องใช้แรงดัน (Head) ในการสูบส่งน้ำดันทางที่สูงมาก การตัดตอนการสูบส่งโดยการใช้สถานีเพิ่มแรงดันระหว่างทางจะทำให้การสูบส่งน้ำขาดความต่อเนื่อง และจำเป็นต้องมีการพักน้ำลงในถังน้ำใส เพื่อให้สามารถสูบส่งต่อเป็นระยะๆ หากอัตราการสูบน้ำจากลังน้ำใสไปน้อยกว่าหรือมากกว่าอัตราการส่งน้ำจากต้นทาง ก็จะทำให้เกิดสภาวะน้ำล้นหรือน้ำแห้งลังน้ำใสในสถานีต่างๆ ได้ กรณีดังกล่าวแก้ไขได้โดยการควบคุมการปิด-เปิดเครื่องสูบน้ำหรือปรับความเร็วรอบ เพื่อให้อัตราการไหลของน้ำในระบบส่งน้ำอยู่ในสภาวะสมดุล

เพื่อให้การควบคุมและบริหารการส่งน้ำไปยังจุดหมายเป็นไปอย่างต่อเนื่อง จำเป็นต้องนำระบบ SCADA มาใช้ในการควบคุมการสูบส่งน้ำระหว่างสถานีต่างๆ โดยการควบคุมระยะไกลผ่านระบบคลื่นวิทยุย่านความถี่ UHF ของการประปาส่วนภูมิภาค เป็นต้นกำหนดให้มีศูนย์การควบคุมอยู่ที่สถานีสูบน้ำตั้งชัน และมีสถานีลูกข่าย

- ศูนย์ควบคุมการส่งน้ำ (Control Center -Master Station) บริเวณโรงผลิตน้ำตั้งชัน
- สถานีลูกข่าย (Slave Station) ควบคุมการผลิตและสูบส่งบริเวณบ้านท่าตั้งชัน
- สถานีลูกข่ายระบบส่งน้ำ ระยะไกล ประกอบด้วย
- สถานีสูบน้ำเพิ่มแรงดัน (Booster Pumps) บริเวณบ้านใน
- สถานีพักน้ำและสูบน้ำเพิ่มแรงดัน (Booster Pumps) ขึ้นถังน้ำใสซ่องเข้า บริเวณแยกบ้านหน้าเมือง
- สถานีวัดอัตราการไหลของน้ำบริเวณจุดส่งน้ำบ้านท่าจันทร์และจุดขึ้นฝั่งเกาะสมุย บริเวณหาดท่องโตกนด

8) การวิเคราะห์การลงทุนของระบบท่อส่งน้ำไปยังเกาะสมุย

จากข้อมูลและสรุปผลการศึกษาแผนแม่บทและศึกษาความเป็นไปได้โครงการปรับปรุงขยายระบบประปาในพื้นที่จังหวัดสุราษฎร์ธานี การวิเคราะห์

ด้านการเงิน ค่าลงทุนของระบบท่อส่งน้ำไปยังเกาะสมุย ประกอบด้วยต้นทุนค่าก่อสร้าง 30.62 บาทต่อลูกบาศก์เมตร ค่าดำเนินการและค่าบำรุงรักษา 9.18 บาทต่อลูกบาศก์เมตรอัตราค่าคืนทุนรวมค่าก่อสร้างและค่าดำเนินการ เท่ากับ 39.80 บาทต่อลูกบาศก์เมตร

เมื่อนำต้นทุนค่าน้ำมาคำนวณปรับเป็นรายปี พบร่วมอัตราค่าน้ำคืนทุนรวมค่าก่อสร้างและค่าดำเนินการ เท่ากับ 29.10 บาทต่อลูกบาศก์เมตร ในปี 2558 และจะเพิ่มขึ้นทุกๆปีตามอัตราเงินเฟ้อ ร้อยละ 3 ต่อปี

4.1.4.2 การใช้ระบบผลิตน้ำแบบ RO บนเกาะสมุย

การนำอาระบบผลิตน้ำแบบ RO มาใช้เป็นระบบผลิตน้ำบนเกาะสมุย เป็นแนวทางแก้ปัญหาที่สามารถดำเนินการได้อย่างรวดเร็วเนื่องจากไม่มีข้อจำกัดทางด้านแหล่งน้ำและสามารถลงทุนปรับปรุงเพื่อเพิ่มอัตราการผลิตตามขนาดและตำแหน่งต่างๆได้ตามต้องการ อายุโรงไฟฟ้าใช้จ่ายในการลงทุนเพื่อติดตั้งระบบ RO และการปฏิบัติงาน โดยรวมแล้วจะมีค่าใช้จ่ายต่อหน่วย น้ำที่ผลิตสูงกว่าระบบผลิตน้ำผิดคืน ซึ่งจะต้องนำมาเปรียบเทียบกับแนวทางเลือกในการนำน้ำที่ผลิตจากพื้นแผ่นดินใหญ่โดยท่อส่งทางทะเล ซึ่งเป็นแนวทางเลือกที่มีค่าลงทุนสูงสำหรับระบบท่อส่งน้ำเข้าเมืองเดียวกัน

ดังนั้นเพื่อเป็นการกำหนดข้อเปรียบเทียบการเลือกใช้แนวทางการแก้ไขปัญหาน้ำดิบทันทีระหว่างการใช้ระบบ RO เป็นระบบผลิตน้ำบนเกาะและระหว่างการวางแผนท่อส่งน้ำประปาจากฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานี จึงต้องนำค่าใช้จ่ายในการลงทุนต่อหน่วยน้ำผลิต(บาทต่อลูกบาศก์เมตร)มาเป็นตัวเปรียบเทียบระหว่างทั้งสองทางเลือกและใช้แนวทางเลือกที่มีค่าใช้จ่ายในการลงทุนน้อยที่สุด

1) องค์ประกอบการของระบบผลิต RO

การประเมินการลงทุนเพื่อการก่อสร้างระบบผลิตน้ำ RO สำหรับใช้เป็นแนวทางการเปรียบเทียบมีปัจจัยที่ควรพิจารณาได้แก่การเลือกตำแหน่งที่จะทำการก่อสร้างระบบผลิตและตำแหน่งของระบบสูบน้ำเพื่อนำน้ำทะเลเข้าสู่กระบวนการผลิต ซึ่งมีประเด็นที่ควรพิจารณาได้แก่ คุณภาพของน้ำทะเลที่ปราศจากการปนเปื้อนจากสภาพแวดล้อมและขั้นตอนการนำน้ำทะเลเข้าสู่กระบวนการผลิตโดยใช้วิธีการเจาะบ่อริมชายหาด(Beach Well)หรือจากการสูบน้ำทะเลที่อยู่ห่างจากฝั่ง ซึ่งแต่ละรูปแบบขึ้นอยู่กับลักษณะและสภาพพื้นที่และมีค่าใช้จ่ายในการลงทุนที่ต่างกัน

องค์ประกอบหลักๆของระบบผลิตน้ำประปาแบบ RO บนเกาะสมุย มีดังนี้

- ถังเก็บน้ำทะเล (Seawater Storage Tank)
- ถังรองทรายเพื่อกรองสารแขวนลอยและสิ่งสกปรกเบื้องต้นที่ติดมากับน้ำ
- ระบบกรองแบบละเอียดประกอบด้วยเครื่องกรองแบบไส้กรอง (Cartridge Filter) ขนาด 5 ไมครอน เพื่อลดการอุดตันของเยื่อเมมเบรน
- เครื่องสูบน้ำแรงสูงความดัน ไม่น้อยกว่า 57 บาร์ เพื่อส่งน้ำทะเลเข้าสู่เยื่อเมมเบรนเพื่อแยกโมเลกุลของเกลือแร่ออกจากน้ำทะเล
- ระบบการกรองแบบผันกลับ(Reversed Osmosis) ประกอบด้วยชุดของเยื่อเมมเบรนและอุปกรณ์ควบคุมและระบบตรวจสอบสำหรับควบคุมการผลิต
- อุปกรณ์แลกเปลี่ยนความดัน (Pressure Exchanger) เพื่อนำความดันที่เหลือในระบบกลับมาใช้ในระบบเพื่อการประหยัดพลังงาน
- ถังน้ำใสเพื่อเก็บน้ำที่ผ่านกระบวนการ RO ก่อนสูบจ่ายไปยังผู้ใช้ต่อไป
- ระบบสูบน้ำแรงสูง (Water Distribution Pumps)

การปฏิบัติงานสำหรับระบบ RO นอกจากค่าใช้จ่ายสำหรับทางด้านกระแสไฟฟ้าจะเป็นค่าใช้จ่ายหลักแล้ว ยังต้องมีค่าใช้จ่ายสำหรับการเปลี่ยนเยื่อเมมเบรนซึ่งจะมีอายุการใช้งานเฉลี่ยประมาณ 5 ปี นอกจากนี้ยังมีค่าใช้จ่ายสำหรับการใช้สารเคมีในกระบวนการผลิต เพื่อล้างเยื่อเมมเบรนและปรับสภาพน้ำตามขั้นตอนต่างๆ ในระบบ โดยสารเคมีที่ใช้ในระบบได้แก่

- การเติมคลอริน (Pre Chlorination) เพื่อป้องกันและกำจัดเพลี้ยทะเล และสารอินทรีช (Organic Matter) ทำให้ขึ้นอายุการใช้งานของเยื่อเมมเบรน
- สารช่วยเพิ่มน้ำดของเม็ดตะกอน (PAC) ก่อนเข้าสู่ระบบการกรอง เพื่อให้สารแขวนลอยรวมตัวเป็นการเพิ่มประสิทธิภาพการกรองการกรองให้ดีขึ้น

- การเติมสารเคมีเพื่อป้องกันการอุดตันอันเกิดจากตะกรันในเขื่อนเม่นเบรน
- การเติมค่างเพื่อปรับสภาพความเป็นกรด ค่าง (pH) ของน้ำให้เป็นกลาง (น้ำที่ผ่านระบบ RO จะมีค่า pH ประมาณ 5 - 6)
- การเติมคลอริน (Post Chlorination) เพื่อให้มีคลอรินคงเหลือก่อนจ่ายให้ผู้ใช้น้ำต่อไป

2) แนวทางการก่อสร้างและติดตั้งใช้งานของระบบผลิตน้ำแบบ RO

ข้อดีของการใช้ระบบผลิต RO เป็นระบบผลิตสำหรับケーよสมุย คือเป็นระบบที่สามารถนำมาติดตั้งได้ทุกสถานที่ที่มีน้ำทะเลเป็นแหล่งน้ำเพื่อการผลิต และหากเลือกตำแหน่งให้อยู่ใกล้พื้นที่จ่ายน้ำ ก็จะทำให้สามารถประหยัดค่าใช้จ่ายในการวางแผนท่อส่งน้ำได้ส่วนหนึ่ง อย่างไรก็ตามการทำงานของระบบ RO ควรจะต้องเป็นไปอย่างต่อเนื่อง หากระบบผลิตหยุดทำงานเป็นระยะเวลานานจะต้องใช้สารเคมีแซลต์ เพื่อป้องกันการเสื่อมสภาพของเยื่อเมมเบรน ดังนั้นจึงควรวางแผนการติดตั้งระบบ RO ให้สอดคล้องกับความต้องการ การใช้น้ำ (Demand) จากชุมชนและควรทำการติดตั้งในช่วงระยะเวลาที่มีการใช้น้ำใกล้ถึงกำลังการผลิตของระบบที่มีอยู่ (Supply) โดยภายหลังการติดตั้งจะต้องวางแผนการเดินระบบผลิตอย่างต่อเนื่องและพิจารณาการเดินระบบผลิตแบบน้ำผิวดินเป็นระบบเสริมเนื่องจากสามารถดูดบวนการผลิตได้เมื่อมีน้ำที่ผลิตเกินความต้องการ (Over Supply) ในช่วงระยะเวลาต่างๆ กัน

การกำหนดขนาดของระบบผลิต RO เพื่อเปรียบเทียบการลงทุน

สำหรับการเปรียบเทียบแนวทางการลงทุนเพื่อติดตั้งระบบผลิตน้ำแบบ RO จะกำหนดให้ทำการก่อสร้าง แบ่งเป็นชุด ๆ ละ 500 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง

ระบบผลิตน้ำแบบ RO สำหรับติดตั้งบนเกาะสมุยมีองค์ประกอบ ดังนี้

- ระบบผลิตน้ำแบบ RO ขนาดกำลังการผลิต 500 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง พร้อมองค์ประกอบ ภายในอาคาร จำนวน 1 ชุด
- ถังน้ำใสขนาด 3,000 ลูกบาศก์เมตร จำนวน 1 ชุด
- หอดังสูงขนาด 500 ลูกบาศก์เมตร จำนวน 1 ชุด
- โรงสูบน้ำแรงสูง 1 หลัง
- ระบบสูบน้ำดินจากน้ำทะเลรวมระบบกรองและถังเก็บน้ำ 1 ระบบ

3) การวิเคราะห์การลงทุนเพื่อการเปรียบเทียบของระบบผลิตน้ำ RO บนเกาะสมุย

จากข้อมูลและสรุปผลการศึกษาแผนแม่บทและศึกษาความเป็นไปได้ โครงการปรับปรุงขยายระบบประปาในพื้นที่จังหวัดสุราษฎร์ธานี การวิเคราะห์ ด้านการเงิน สรุปด้านทุนค่าน้ำสำหรับระบบผลิตน้ำแบบ RO บนเกาะสมุย ประกอบด้วยต้นทุนค่าก่อสร้าง 20.29 บาทต่อลูกบาศก์เมตร ค่าดำเนินการและค่าบำรุงรักษา 34.09 บาทต่อลูกบาศก์เมตร อัตราค่าคืนทุนรวมค่าก่อสร้างและค่าดำเนินการ เท่ากับ 54.38 บาทต่อลูกบาศก์เมตร

เมื่อนำต้นทุนค่าน้ำมาคำนวณปรับเป็นรายปี พบว่าอัตราค่าน้ำคืนทุนรวม ค่าก่อสร้างและค่าดำเนินการ เท่ากับ 39.10 บาทต่อลูกบาศก์เมตร ในปี 2558 และ จะเพิ่มขึ้นทุก ๆ ปี ตามอัตราเงินเฟ้อ ร้อยละ 3 ต่อปี

4.1.4.3 การพิจารณาเลือกการลงทุนระหว่างการวางแผนท่อส่งน้ำและระบบผลิตน้ำ RO

จากการพิจารณาต้นทุนสำหรับทางเลือกระหว่างการใช้ RO เป็นระบบผลิตน้ำประปาบนเกาะสมุยและค่าลงทุนสำหรับทางเลือกในการวางแผนท่อส่งน้ำประปาจากฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานีมายังเกาะสมุย เพื่อให้สามารถผลิตน้ำได้ในแต่ละช่วงระยะเวลาในปริมาณที่เท่ากัน โดยใช้ผลกระทบของค่าใช้จ่ายในการคิดต้นทุนติดตั้งระบบ (Investment Cost) และค่าใช้จ่ายในการปฏิบัติงาน (Operating Cost) มาเปรียบเทียบผลการวิเคราะห์ต้นทุนต่อหน่วยของน้ำประปาสำหรับทั้ง 2 แนวทางเลือก มีข้อเปรียบเทียบสรุปได้ดังนี้

- การวางแผนท่อส่งน้ำประปาจากฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานีมายังเกาะสมุย มีต้นทุนค่าน้ำเริ่มต้น 29 บาทต่อลูกบาศก์เมตร ในปี พ.ศ. 2558 และปรับขึ้นตามอัตราเงินเฟ้อ
- การผลิตน้ำประปายโดยใช้ระบบ RO บนเกาะสมุย มีต้นทุนค่าน้ำเริ่มต้น 40 บาทต่อลูกบาศก์เมตร ในปี พ.ศ. 2558 และปรับขึ้นตามอัตราเงินเฟ้อ

ผลลัพธ์ที่ได้จากการวิเคราะห์บ่งชี้ว่า แนวทางการวางแผนท่อส่งน้ำประปาจากบันฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานีมายังเกาะสมุยเป็นแนวทางที่ลงทุนน้อยกว่าการติดตั้งระบบ RO ดังนั้น แผนการก่อสร้างระบบผลิตในปี พ.ศ. 2567 ในการเพิ่มกำลังการผลิตน้ำประปางานของเกาะสมุย เพื่อให้มีน้ำประปามากขึ้นรองรับความต้องการ การ

ประปาแกะสมุย ควรเลือกใช้แนวทางการก่อสร้างระบบผลิตน้ำบนฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานีและวางแผนท่อส่งน้ำประปาไปยังเกาะสมุย

4.2 สรุปผลการศึกษา

จากแผนแม่บทโครงการปรับปรุงขยายระบบประปาในพื้นที่จังหวัดสุราษฎร์ธานี สรุปได้ดังนี้

- 4.2.1 กำลังการผลิตน้ำประปาที่ต้องการเพิ่มขึ้นในปี พ.ศ. 2558 เท่ากับ 2,000 ลูกบาศก์ เมตร/ชั่วโมง
- 4.2.2 การวางแผนท่อส่งน้ำประปาจากฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานีมายังเกาะสมุย เป็นแนวทางที่ใช้การลงทุนน้อยกว่าการติดตั้งระบบ RO เมื่อพิจารณาอัตราการผลิตน้ำในปริมาณที่เท่ากัน ดังนั้น การประเมินค่าสมุยควรเลือกใช้แนวทางการก่อสร้างระบบผลิตน้ำบนฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานีและวางแผนท่อส่งน้ำประปาไปยังเกาะสมุย
- 4.2.3 ท่อลำเลียงน้ำประปานบนกือใช้ท่อเหล็กหนาบานขนาด 900 มิลลิเมตร เริ่มจากโรงสูบน้ำแรงต่ำบ้านคลึงชันไปตามถนนหมายเลข 417 และทางหลวงหมายเลข 401 ไปจนถึงอำเภอภูญาณดิษฐ์ และอำเภอบ้านใน ก่อนวกซ้ายเข้าสู่ถนนหมายเลข 4142 แล้วเลี้ยวขวาเข้าสู่ถนน รพช.หมายเลข 3193 ผ่านบริเวณผลิตน้ำประปาน้ำจ้าไปสุดปลายทางที่บ้านท่าจันทร์ เป็นระยะทางประมาณ 90 กิโลเมตร โดยมีสถานีสูบน้ำเพิ่มแรงดัน (Booster Pumping Station) บริเวณบ้านใน เพื่อจัดการดับแรงดันของน้ำสูบส่งน้ำประปาไปยังเกาะสมุย
- 4.2.4 งานวางท่อส่งน้ำทางทะเลเริ่มจากบ้านท่าจันทร์ไปขึ้นฝั่งบริเวณหาดท่องโตกนดหรือหาดบ้านพังก้า ซึ่งอยู่บริเวณด้านทิศใต้ของเกาะสมุย โดยใช้ท่อ HDPE ขนาดเส้นผ่าศูนย์กลาง 900 มิลลิเมตร ชั้น PN10
- 4.2.5 ข้อกำหนดของการประปาส่วนภูมิภาคและกรมเจ้าท่า ต้องทำการขุดฝังท่อส่งน้ำทางทะเลโดยหลังท่ออยู่ลึกกว่าระดับท้องทะเลไม่น้อยกว่า 1.50 เมตร เพื่อหลีกเลี่ยงการเกี่ยวลาภของสมอเรือขนาดเล็ก

4.3 การคำนวณการออกแบบทุนถ่วงน้ำหนัก

เนื่องจากท่อ HDPE มีความหนาแน่น 960 กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร ซึ่งเบากว่าน้ำสะอาดที่มีความหนาแน่น 1,000 กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร ทำให้ท่อ HDPE ลอยน้ำได้ แม้ว่าจะมีน้ำอู้ดีเมื่อท่อ HDPE สามารถเชื่อมต่อเป็นเส้นท่อยาวบริเวณชายฝั่ง ด้วยน้ำหนักที่เบา แม้ว่าจะมีการติดตั้งตัว

ถ่วงน้ำหนัก ท่อเก็บสามารถด้อยน้ำอยู่ได้ในสภาพที่มีอากาศภายในท่อ ทำให้สามารถใช้เรือลาก ท่อไปยังบริเวณที่ต้องการติดตั้งได้ เมื่อปล่อยน้ำเข้าสู่เส้นท่อเพื่อแทนที่อากาศภายในท่อ ท่อพร้อม ตัวถ่วงน้ำหนักก็จะคงลง

Janson, Lars-Eric (2003) กล่าวว่า น้ำหนักถ่วงท่อในช่วงกลางทะเล ซึ่งมีความเร็วกระแสน้ำ ต่ำถึงปานกลาง ควรมีค่าอยู่ระหว่างร้อยละ 25-50 ของน้ำหนักท่อที่ลูกแทนที่ ซึ่งเพียงพอต่อการติดตั้งและคงท่อหลังจากที่เติมน้ำเข้าไปในท่อ การถ่วงน้ำหนักเบาเหมาะสมกับกรณีว่างท่อข้ามทะเลสาบที่กระแสน้ำและคลื่นเบาบาง ในขณะที่ การถ่วงน้ำหนักมากเหมาะสมสำหรับการติดตั้งในกรณีที่การแสน้ำไหลแรง ในกรณีที่ติดตั้งท่อในสภาพทะเลปกติบริเวณฝั่ง การถ่วงน้ำหนักในระดับร้อยละ 70 ของน้ำหนักท่อที่ลูกแทนที่ ได้รับการยอมรับว่าเหมาะสม สม การถ่วงน้ำหนักในสัดส่วนดังกล่าวบ่งทำให้ท่อสามารถถอดออกได้ในกรณีที่มีอากาศเต็มท่อ

การเลือกน้ำหนักถ่วง การออกแบบทุนถ่วงน้ำหนัก และระยะห่าง

ขั้นตอนการเลือกน้ำหนักถ่วงซึ่งทำให้ท่อถอดอย

$$B_p = [W_p + W_c] - W_{dw}$$

เมื่อ B_p = แรงดึงดูดตัว, กิโลกรัม/เมตร ของท่อ

WP = น้ำหนักท่อ, กิโลกรัม/เมตร ของท่อ

WC = น้ำหนักของอุปกรณ์ประกอบท่อ, กิโลกรัม/เมตร ของท่อ

W_{dw} = น้ำหนักของน้ำที่ลูกแทนที่ตัวยึดท่อ, กิโลกรัม/เมตร ของท่อ

$B_p = V_p \cdot K \cdot WLO$

$BN = WP + (VID \cdot WLI)$

$WBS = BP - BN$

$$WBD = (L \cdot W_{BS} \cdot W_B) / (W_B - K \cdot W_{LO})$$

ข้อกำหนดการออกแบบทุนถ่วงน้ำหนัก

OD เส้นผ่านศูนย์กลางภายนอกท่อ = 900 มิลลิเมตร

e ความหนาของท่อ = 53.4 มิลลิเมตร

SDR อัตราส่วนของเส้นผ่านศูนย์กลางภายนอกกับความหนาท่อ = 17

K ค่าตัวคูณลดของแรงดึงดูด = 1.5

W_{LO} ความหนาแน่นของน้ำทะเลภายนอกท่อ = 1025 กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร

W_{LI} ความหนาแน่นของน้ำภายในท่อ = 1000 กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร

W_B ความหนาแน่นของทุนถ่วงน้ำหนัก = 2400 กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร

W_p น้ำหนักท่อ, กิโลกรัม/เมตร = 142.38 กิโลกรัม/เมตร

$ID = (OD - 2 * e)$ = เส้นผ่านศูนย์กลางภายในท่อ, เมตร

$V_p = \pi/4 * OD^2$ = ปริมาตรภายในนอกท่อ, ลูกบาศก์เมตร/เมตร

$V_{ID} = \pi/4 * (ID)^2$ = ปริมาตรภายในท่อ, ลูกบาศก์เมตร/เมตร

B_N แรงต้านแรงคลอยด์, กิโลกรัม/เมตร

% ปริมาณอากาศภายในท่อเมื่อเทียบกับค่าแรงคลอยด์

L_{CC} (c:c Distance between weights) = ระยะห่างทุนถ่วงน้ำหนัก, เมตร

B_p = แรงคลอยด์, กิโลกรัม/เมตร

K = ค่าตัวคูณลดของแรงคลอยด์ (K จากตาราง 2.5)

BN = แรงต้านแรงคลอยด์, กิโลกรัม/เมตร

VID = ปริมาตรภายในท่อ, ลูกบาศก์เมตร/เมตร

WLI = ความหนาแน่นของน้ำภายในท่อ, กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร

WLO = ความหนาแน่นของน้ำภายนอกท่อ, กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร

WBL = ความหนาแน่นท่อ, กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร

WB = ความหนาแน่นของทุนถ่วงน้ำหนัก, กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร

WBS = น้ำหนักทุนถ่วงในน้ำ, กิโลกรัม

WBD = น้ำหนักทุนถ่วงแห้ง, กิโลกรัม

การออกแบบทุนถ่วงน้ำหนักจะแบ่งเป็น 2 ช่วง

- 1) ช่วงกลางทะเล ระดับความลึกมากกว่า 3 เมตร น้ำหนักถ่วงท่อจะมีค่าอยู่ระหว่างร้อยละ 25-50 ของน้ำหนักท่อที่ลูกแทนที่
- 2) บริเวณชายฝั่ง (Surf Zone) ซึ่งเป็นบริเวณที่อยู่ใกล้ชายฝั่งที่มีคลื่นกระแทกแรง มีความลึกน้อยกว่า 3 เมตร (ระยะทางประมาณ 300 เมตร จากฝั่ง) น้ำหนักถ่วงท่อจะมีค่าอยู่ระหว่างร้อยละ 65 - 70 ของน้ำหนักท่อที่ลูกแทนที่

ตารางที่ 4.4 การคำนวณการออกแบบทุ่นถ่วงน้ำหนัก ช่วงกลางทะเล

Concrete Weight in Submersion Installation			
โครงการ : งานวางท่อส่งน้ำประปาอดีตทะเล (ช่วงกลางทะเล)			01-Mar-13
มาตรฐานการผลิตท่อ	มอก 982-2533	วัสดุผลิต	PE 100
OD = เส้นผ่านศูนย์กลางภายนอกท่อ , มิลลิเมตร	900	มิลลิเมตร	
e = ความหนาของท่อ , มิลลิเมตร	52.9	มิลลิเมตร	
ID = เส้นผ่านศูนย์กลางภายในท่อ , มิลลิเมตร	794.1	มิลลิเมตร	
SDR = อัตราส่วนของเส้นผ่านศูนย์กลางภายนอกกับความหนาท่อ	17		
K = ค่า俌คุณลักษณะแรงดึงดูดตัว (K จากตาราง 2.5)	1.5		
W _{LO} = ความหนาแน่นของน้ำภายนอกท่อ	1025	กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร	
W _{LI} = ความหนาแน่นของน้ำภายในท่อ, กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร	1000	กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร	
W _P = ความหนาแน่นของวัสดุท่อ, กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร	960	กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร	

B _p = แรงดึงดูดตัว, กิโลกรัม/เมตร	$B_P = V_P \cdot K \cdot w_{LO}$	= 978.12	กิโลกรัม/เมตร
W _p = น้ำหนักท่อ, กิโลกรัม/เมตร		= 142.38	กิโลกรัม/เมตร
B _N = แรงด้านแรงดึงดูดตัว, กิโลกรัม/เมตร	$B_N = w_P + (V_{ID} \cdot w_{LI})$	= 637.67	กิโลกรัม/เมตร
W _{BS} = น้ำหนักทุ่นถ่วงเหล็ก, กิโลกรัม	$W_{BS} = B_P - B_N$	= 340.45	กิโลกรัม/เมตร
L _{CC} = ระยะห่างทุ่นถ่วงน้ำหนัก, เมตร		= 3	เมตร
w _B = ความหนาแน่นของทุ่นถ่วงน้ำหนัก, กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร		= 2400	กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร
W _{BD} = น้ำหนักทุ่นถ่วงเหล็ก, กิโลกรัม	$W_{BD} = \frac{L \cdot W_{BS} \cdot w_B}{(w_B - K \cdot w_{LO})}$	= 947	กิโลกรัม/หน่วย
ปริมาตรทุ่นถ่วงน้ำหนัก		= 0.3947	ลูกบาศก์เมตร /หน่วย
% ปริมาณอากาศภายในท่อเมื่อเทียบกับค่าแรงดึงดูด		= 34.42%	

Dimension of Concrete Weight (Circular shape)

เส้นผ่านศูนย์กลางภายนอกทุ่นถ่วงน้ำหนัก, (D)	= 910.00	มิลลิเมตร
เส้นผ่านศูนย์กลางภายนอกทุ่นถ่วงน้ำหนัก, (X)	= 1500.00	มิลลิเมตร
ความหนา ทุ่นถ่วงน้ำหนัก, มิลลิเมตร, (T)	= 375.00	มิลลิเมตร
When; Concrete is not full in shape	= 5.0%	
ปริมาตรทุ่นถ่วงน้ำหนัก ออกรูปแบบ	= 0.3980	ลูกบาศก์เมตร
น้ำหนักทุ่นถ่วงน้ำหนัก ออกรูปแบบ	= 955	กิโลกรัม
	O.K.	

ตารางที่ 4.5 การคำนวณการออกแบบทุ่นถ่วงน้ำหนัก บริเวณ Surf zone

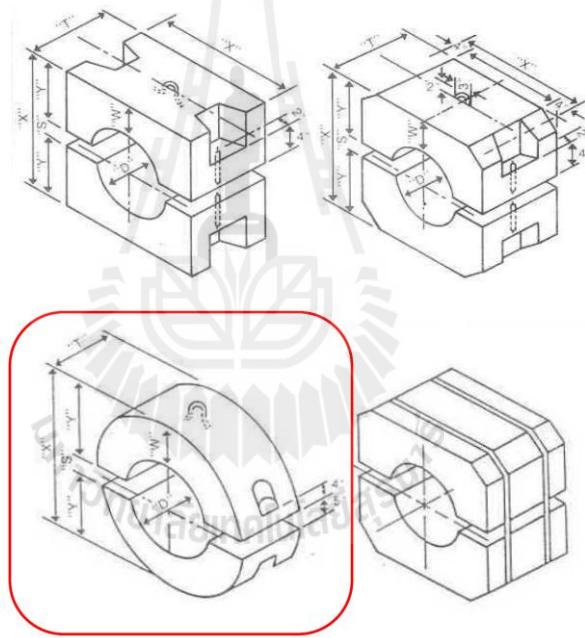
Concrete Weight in Submersion Installation			
โครงการ : งานวางท่อส่งน้ำประปาอดีตี้ทะล (ช่วงชายฝั่ง Soft Zone)			01-Mar-13
มาตรฐานการผลิตท่อ	มอก	982-2533	วัสดุผลิต
PE 100			
OD = เส้นผ่าศูนย์กลางภาชนะท่อ , มิลลิเมตร	900		มิลลิเมตร
e = ความหนาของท่อ , มิลลิเมตร	52.9		มิลลิเมตร
ID = เส้นผ่านศูนย์กลางภายในท่อ , มิลลิเมตร	794.1		มิลลิเมตร
SDR = อัตราส่วนของเส้นผ่านศูนย์กลางภาชนะกับความหนาท่อ	17		
K = ค่าตัวคุณลักษณะของแรงดึงดูด (K จากตาราง 2.5)	1.5		
W _{LO} = ความหนาแน่นของน้ำภายในท่อ , กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร	1025	กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร	
W _{LI} = ความหนาแน่นของน้ำภายนอกท่อ , กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร	1000	กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร	
W _P = ความหนาแน่นของวัสดุท่อ , กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร	960	กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร	

B _p = แรงดึงดูดท่อ , กิโลกรัม/เมตร	$B_P = V_P \cdot K \cdot w_{LO}$ = 978.12 กิโลกรัม/เมตร
W _p = น้ำหนักท่อ , กิโลกรัม/เมตร	= 142.38 กิโลกรัม/เมตร
B _N = แรงด้านแรงดึงดูดท่อ , กิโลกรัม/เมตร	$B_N = w_p + (V_{ID} \cdot w_{LI})$ = 637.67 กิโลกรัม/เมตร
W _{BS} = น้ำหนักทุ่นถ่วงแท้ , กิโลกรัม	$W_{BS} = B_P - B_N$ = 340.45 กิโลกรัม/เมตร
L _{CC} = ระยะห่างทุ่นถ่วงน้ำหนัก , เมตร	= 1.50 เมตร
w _B = ความหนาแน่นของทุ่นถ่วงน้ำหนัก , กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร	= 2400 กิโลกรัม/ลูกบาศก์เมตร
W _{BD} = น้ำหนักทุ่นถ่วงแท้ , กิโลกรัม	$W_{BD} = \frac{L \cdot W_{BS} \cdot w_B}{(w_B - K \cdot w_{LO})}$ = 947 กิโลกรัม/หน่วย
ปริมาตรทุ่นถ่วงน้ำหนัก	= 0.3947 ลูกบาศก์เมตร /หน่วย
% ปริมาณอากาศภายในท่อเมื่อเทียบกับค่าแรงดึงดูด	= 68.83%

Dimension of Concrete Weight (Circular shape)

เส้นผ่านศูนย์กลางภายในทุ่นถ่วงน้ำหนัก , (D)	=	910.00	มิลลิเมตร
เส้นผ่านศูนย์กลางภาชนะออก ทุ่นถ่วงน้ำหนัก , (X)	=	1500.00	มิลลิเมตร
ความหนา ทุ่นถ่วงน้ำหนัก , มิลลิเมตร , (T)	=	375.00	มิลลิเมตร
When; Concrete is not full in shape	=	5.0%	
ปริมาตรทุ่นถ่วงน้ำหนัก ออกรูปแบบ	=	0.3980	ลูกบาศก์เมตร
น้ำหนัก ทุ่นถ่วงน้ำหนัก ออกรูปแบบ	=	955	กิโลกรัม
		O.K.	

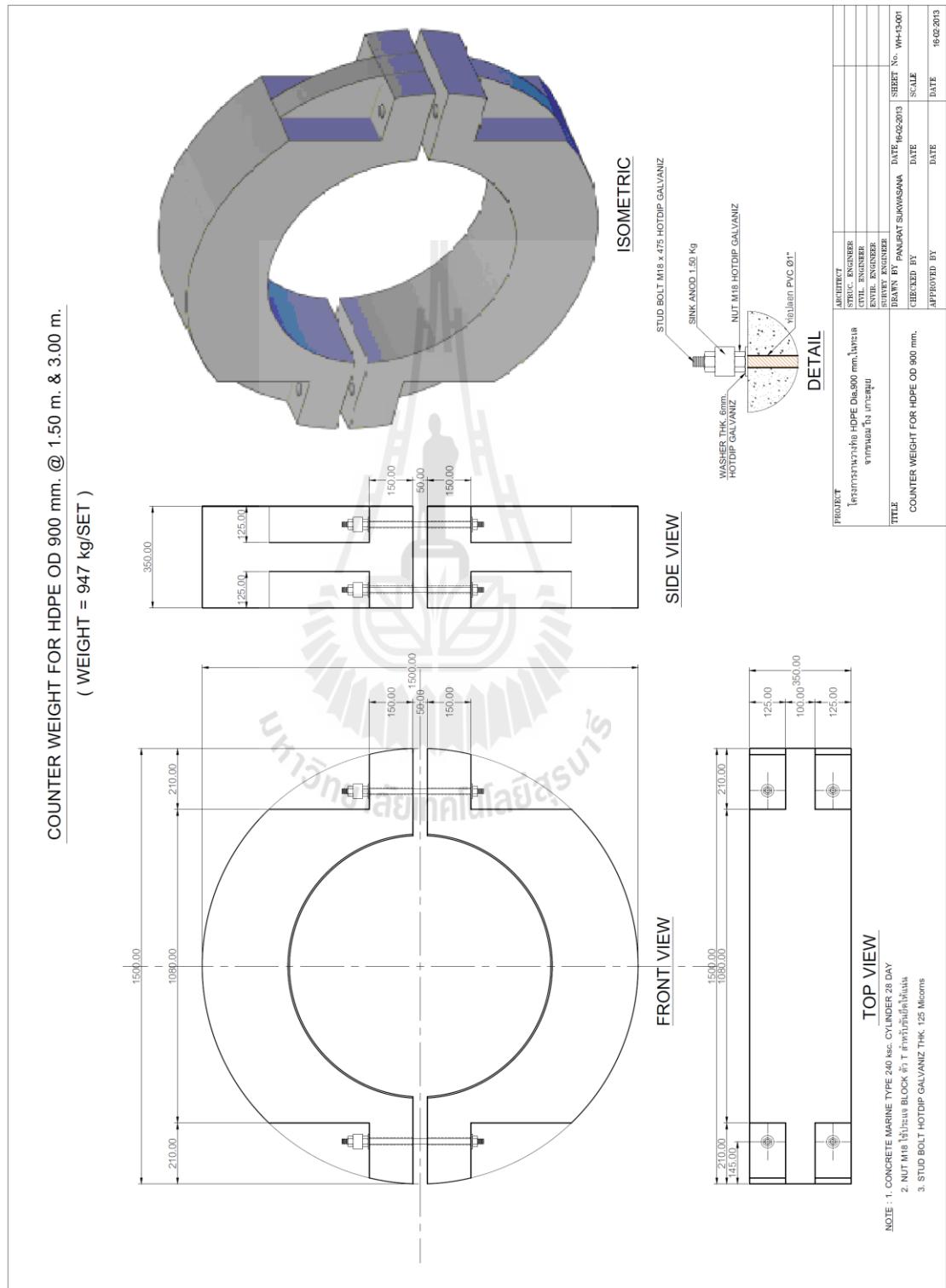
ทุ่นถ่วงคอนกรีตหนัก 947 กิโลกรัม ที่ระยะห่าง 3 เมตร คิดเป็นปริมาณอากาศภายในท่อเทียบกับค่าแรงดึงดูดของท่อ เท่ากับร้อยละ 34.42 (ดูตารางที่ 4.5) เป็นน้ำหนักที่เพียงพอต่อการติดตั้งกับท่อ HDPE 900 มิลลิเมตร ชั้น PN10 ช่วงกลางทะเล (ท่อที่ติดตั้งทุ่นถ่วงหนัก 947 กิโลกรัม จะลดออยูู่เนื่องจากน้ำเป็นสีน้ำเงิน) ในช่วงบริเวณ Surf Zone กำหนดให้ใช้ทุ่นถ่วงคอนกรีตหนัก 947 กิโลกรัม เช่นกัน แต่ใช้ระยะห่างเท่ากับ 1.50 เมตร คิดเป็นปริมาณอากาศภายในท่อเทียบกับค่าแรงดึงดูดของท่อ เท่ากับร้อยละ 68.84 (ตารางที่ 4.6) ความยาวท่อแต่ละช่วงจะขึ้นอยู่กับความแรงของกระแสน้ำ ถ้ากระแสน้ำค่อนข้างแรงและเร็ว ร่องดินที่บุดไว้สำหรับวางท่อจะถูกกลบกลับคืนค่อนข้างเร็ว ท่อจึงควรสัน สำหรับกรณีกระแสน้ำไหลเบาและช้า แนวร่องดินที่บุดจะมีความมั่นคงและไม่พังลงง่ายๆ ท่อที่ใช้จึงอาจมีความยาวได้มาก รูปที่ 4.5 แสดงตัวอย่างรูปแบบทุ่นถ่วงน้ำหนักคอนกรีต ที่ใช้ในการวางท่อใต้ทะเล



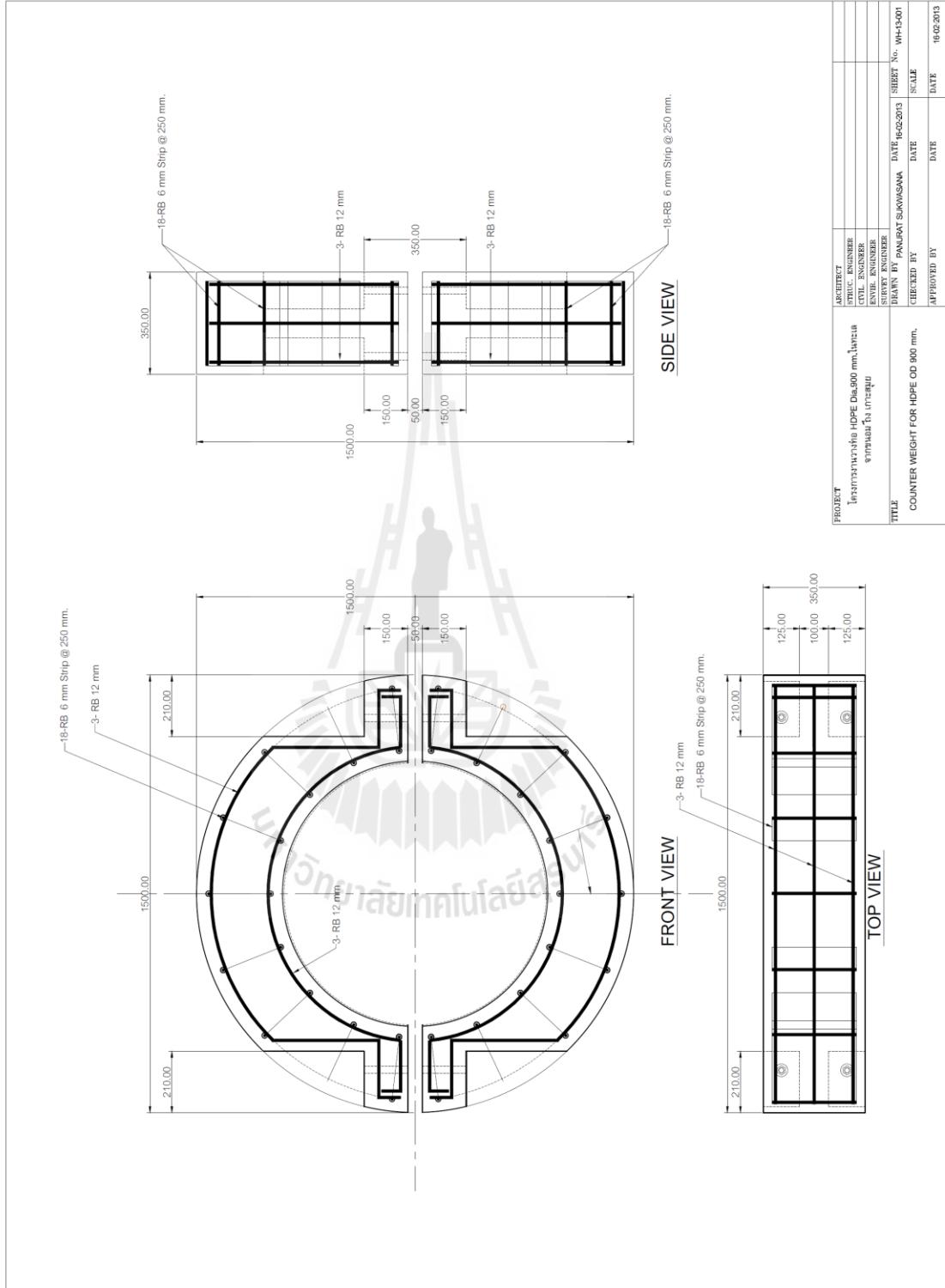
รูปที่ 4.5 ตัวอย่างรูปแบบทุ่นถ่วงน้ำหนักคอนกรีต (Concrete Counter Weight)

ขนาดและรูปแบบที่เหมาะสมของทุ่นถ่วงขึ้นอยู่กับสภาพหน้างาน ในการศึกษาวิจัยนี้ ทุ่นถ่วงที่เป็นทรงกลมตามกรอบสีเหลืองสีแดง เป็นแบบที่เหมาะสมต่อการใช้งาน โดยงานก่อสร้างช่วงกลางทะเล และช่วงบริเวณชายฝั่ง (Surf Zone) จะใช้คอนกรีตขนาดและน้ำหนักเท่ากัน เพราะสามารถที่ผลิตได้ง่าย ประหยัดค่าแบบก่อสร้าง งานวางท่อสั้นประปาในทะเล ต้องปฏิบัติตามข้อกำหนดของการประปาส่วนภูมิภาคและข้อกำหนดของกรมเจ้าท่า ซึ่งกำหนดว่าต้องทำการขุดฝังให้หลังท่ออยู่ลึกกว่าระดับท้องทะเลไม่น้อยกว่า 1.50 เมตร เพื่อหลีกเลี่ยงการเกี่ยวลาภของสมอเรือ

ขนาดเล็ก ดังนั้น การออกแบบจึงไม่พิจารณาแรงยกตัวที่เกิดจากกระแสน้ำ ซึ่งอาจทำให้หักลิงหรือ
ไฟล์ไปตามกระแสน้ำได้



รูปที่ 4.6 ขนาดและขั้นตอนการก่อตัวน้ำหนักคอนกรีต (Concrete Counter Weight)



รูปที่ 4.7 การเตรียมเหล็ก ที่ตั่งท่าน้ำคอนกรีต (Concrete Counter Weight)

4.4 วิธีการและขั้นตอน การวางแผนวางท่อประปาในทะเล

ขั้นตอนที่ 1 กำหนดแนววางท่อและจุดขึ้นและลงในทะเล (รูปที่ 4.8 และ 4.9)

- กำหนดแนววางท่อ
- กำหนดจุดขึ้นและลง ของท่อในทะเล

ขั้นตอนที่ 2 สถานที่แนววางท่อบริเวณน้ำทะเลและในทะเล

- กำหนดท่อทิศทางการเชื่อมต่อท่อลงทะเล
- การเตรียมพื้นที่ กองเก็บและวางท่อ HDPE บนผัง สำหรับเชื่อมต่อท่อ (รูปที่ 4.10)

ขั้นตอนที่ 3 สำรวจและติดตั้งเครื่องหมายวางท่อในทะเล (รูปที่ 4.11)

- จัดทีมสำรวจเพื่อหาพิกัดตำแหน่งวางท่อในทะเลและตำแหน่งริมฝั่งทั้ง 2 ฝั่ง
- สำรวจแนววางท่อ และติดตั้งเครื่องหมายแสดงแนวบนขอบ Trench ทั้งด้านขวา และด้านซ้ายทุกระยะ 50 เมตร ทั้งบนบกและในทะเล
- สำรวจระดับพื้นดินห้องทะเล เพื่อหาระดับที่ต้องการวางท่อ

ขั้นตอนที่ 4 วิธีการเปิด Trench (รูปที่ 4.12)

- ทำการเปิด Trench ตลอดความยาวแนวท่อจากริมฝั่งถึงปลายอีกฝั่งหนึ่ง โดยใช้ ปีปั้นเบคโซ่บุคและติดตั้ง Silt Screen รอบบริเวณที่จะทำการขุดเพื่อป้องกันฝุ่น ตะกอนฟุ้งกระจาย
- วิธีการเปิด Trench บริเวณชายฝั่ง จะทำการติดตั้ง Sheet Pile อุปกรณ์ป้องกันดิน พังเพื่อป้องกันตลิ่งเสียหาย
- ระหว่างทำการเปิด Trench อยู่ จะดำเนินการตรวจสอบระดับความลึก Trench ควบคู่กันไป
- การตรวจสอบระดับดินโดยใช้เครื่องมือหยิ่งระดับน้ำ ให้ได้ระดับตามที่ระบุไว้ในแบบ

ขั้นตอนที่ 5 การเชื่อมต่อท่อ HDPE และการลำเลียงท่อลงในทะเล (รูปที่ 4.13)

- ทำการสร้าง Platform Concrete สำหรับเชื่อมท่อ HDPE บนชายฝั่ง
- ทำการติดตั้ง Support Roller สำหรับดันท่อที่เชื่อมต่อแล้วลงทะเล
- ทำการติดตั้ง Blind flange And System Valve Water and Valve Air ที่ปลายท่อ
 1. ระบบ Valve Water “Butterfly Valve” Dia. 8” เพื่อให้น้ำไหลเข้าท่อ ขณะจะนำท่อไปวางตามแบบที่ระบุไว้
 2. ระบบ Valve Air ไว้สำหรับควบคุมความเร็วในการจมท่อ หากมีปัญหาการวางท่อ

- ทำการติดตั้งอุปกรณ์ยึดที่ Blind Flange สำหรับลากห่อ
- เมื่อเชื่อมห่อ HDPE ได้เป็นระเบียบความยาวแล้ว จะทำการดึงห่อลงทะเล (รูปที่ 4.12)
 1. ทำการติดตั้งอุปกรณ์ยึดห่อ โดยใช้เชือกและสมอหึด ทั้งด้านขวาและด้านซ้าย
 2. ติดตั้งสัญญาณป้องกันการเดินเรือโดยใช้ทุนไฟและสัญญาณชง ที่ปลายห่อ
 3. ทำการติดตั้ง ทุ่นถ่วงนำหนักคอนกรีต ระยะห่างเท่า ๆ กันทุก ๆ 3.00 เมตร
 4. ช่วงเวลาที่เชื่อมต่อความยาวห่อ ต้องทำการยึดแนวห่อไว้กับสมอเรือทั้งซ้าย ขวา

ขั้นตอนที่ 6 การจมห่อHDPE ลงในร่องดิน (Trench) (รูปที่ 4.13)

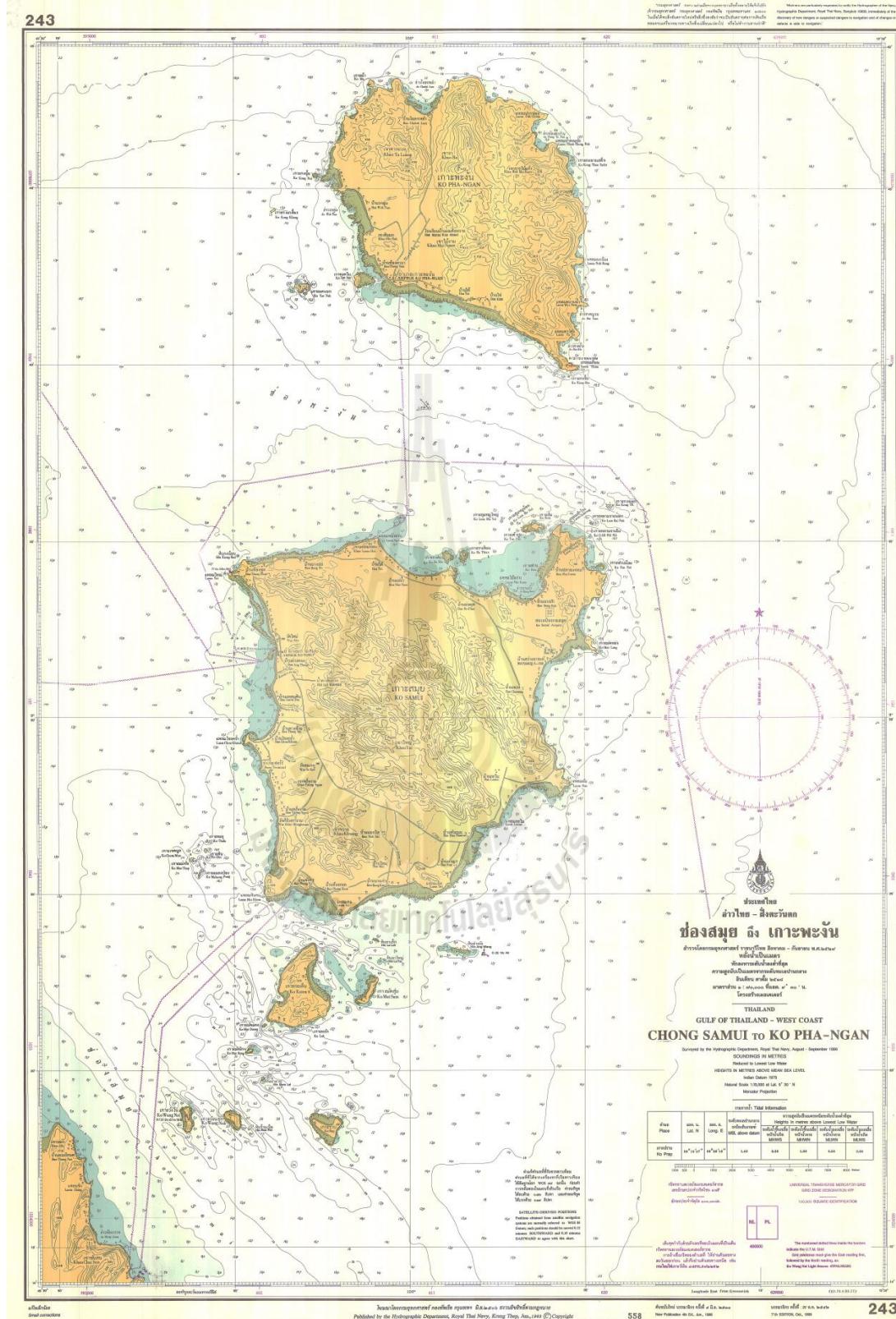
1. ใช้เรือ Floating crane and Mobile Crane ทำการติดตั้ง Blind Flange Fitting Relief Valve and Refill Air Valve ที่ปลายห่อ เพื่อไว้ปล่อยอากาศออกจากห่อ การควบคุมจะอยู่ที่ปลายห่อ (ในขณะที่นักประดาน้ำทำการเปิด Valve Water)
2. ทำการเคลื่อนห่อเข้าแนวเพื่อจมห่อ HDPE ลงใน Trench โดยเรือคอกบุยห่อ เข้าแนววางห่อจำนวน 4 ลำ
3. ทำการปักเสาเหล็ก เพื่อไม่ให้หัวแนวหล่นลื่น ในการจมห่อ ทุกระยะ 50 เมตร จะทำทุกครั้งไปในขณะมีการจมห่อ
4. การจมห่อ โดยใช้นักประดาน้ำควบคุมการเปิด-ปิด Valve Water เพื่อให้น้ำไหลเข้าสู่ห่อในขณะเดียวกันที่ปลายห่อที่ลอดอยู่เหนือนื้อผิวน้ำ จะมีผู้ควบคุมการ เปิด-ปิด Air Relief Valve เพื่อควบคุมอากาศไปตามกรรมวิธีการจมห่อ
5. การควบคุมการจมห่อ โดยการสื่อสารระหว่างผู้ควบคุมงานทั้งบนฝั่งและในทะเล โดย Master Controller ที่อยู่บนเรือ จะใช้วิทยุประสานงานกันตลอดเวลา
6. เมื่อ Valve ทั้งสองเปิด ห่อ ก็จะค่อยๆ จมน้ำ โดย Master Controller จะเป็นผู้ ควบคุมความเร็วของการจมห่อ ในกรณีที่ต้องการเร่งการจม จะเปิด Air Relief Valve มาก เมื่อต้องการหยุดการจมห่อ จะปิด Air Relief Valve 100% อัตรา การจมห่อที่เหมาะสม ต้องอยู่ในประมาณ 4 - 6 เมตร ต่อ 1 นาที
7. วิธีการจมห่อต้องจากด้านปลายห่อด้านหนึ่ง เพื่อป้องกันไม่ให้ห่อหักเนื่องจากการงอตัว
8. เมื่อจมห่อลงใน Trench แล้ว จะทำการตรวจสอบระดับและตำแหน่งที่ระบุไว้ หลังจากวางห่อเสร็จเรียบร้อยแล้วถมด้วยทรายหยาน

9. หลังจากผู้ควบคุมงาน ของผู้ว่าจ้าง ได้ตรวจสอบตำแหน่ง,ระดับ และการติดตั้งอุปกรณ์ต่างๆ ถูกต้องแล้ว จะทำการกลบดินหลังท่อใน Trench ให้อยู่ในสภาพเดิม และระดับน้ำทะเลขความลึกเท่าเดิมแต่ละตำแหน่งโดยใช้ ปีบเบ็คโซ นำดินเก่าที่ขุดจาก Trench มากลบหลังท่อ ให้ได้ระดับดินเดิม

ขั้นตอนที่ 7 การดูดราย กลบหลังท่อ

1. หลังการวางท่อเสร็จสิ้นแล้ว จะอยู่ในลักษณะตามรูปที่ 4.14



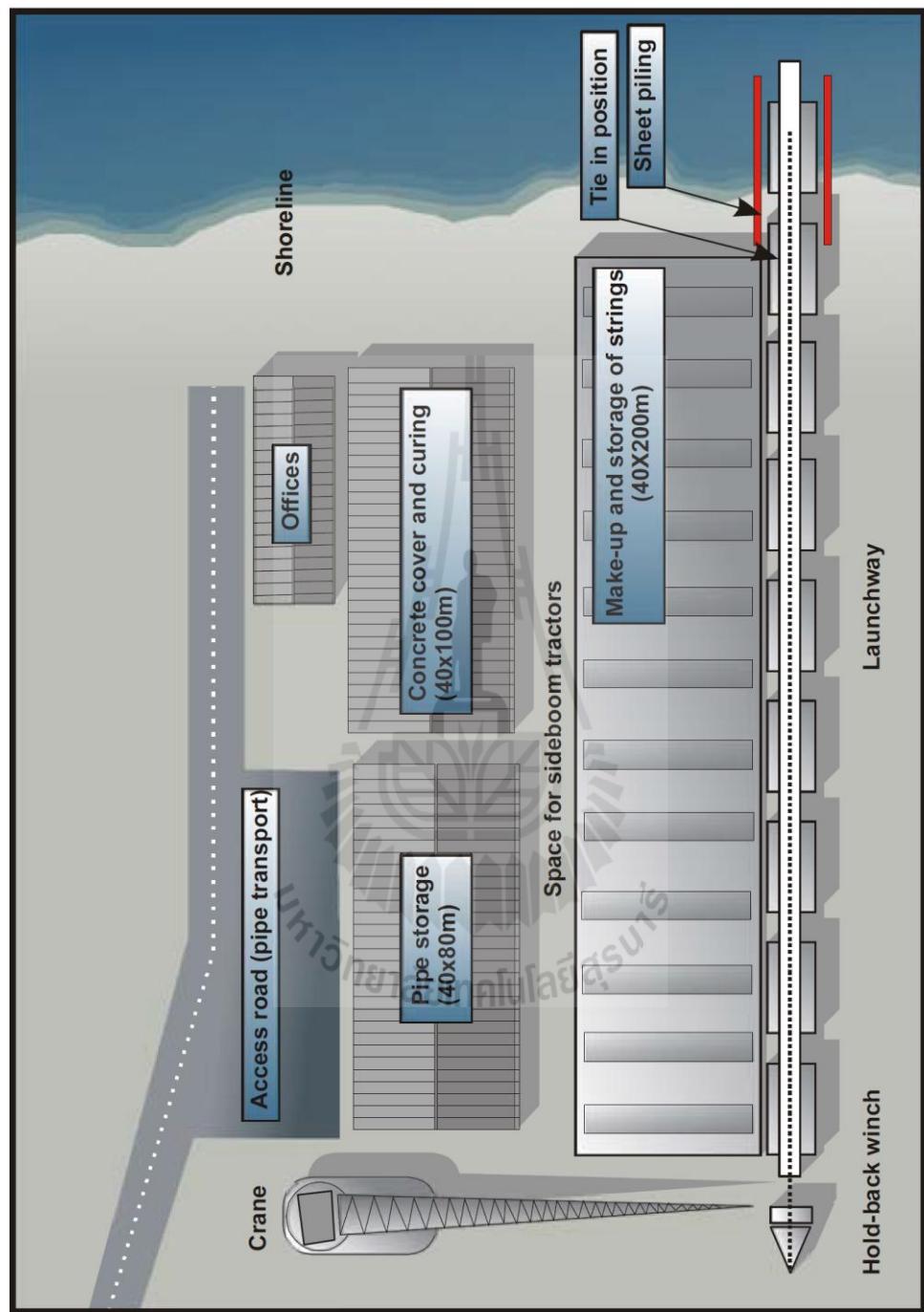


รูปที่ 4.8 แนวระดับท้องทะเลบริเวณช่องสมุย

ที่มา : แผนที่เดินเรือ กรมอุทกศาสตร์ กองทัพเรือ (2536)

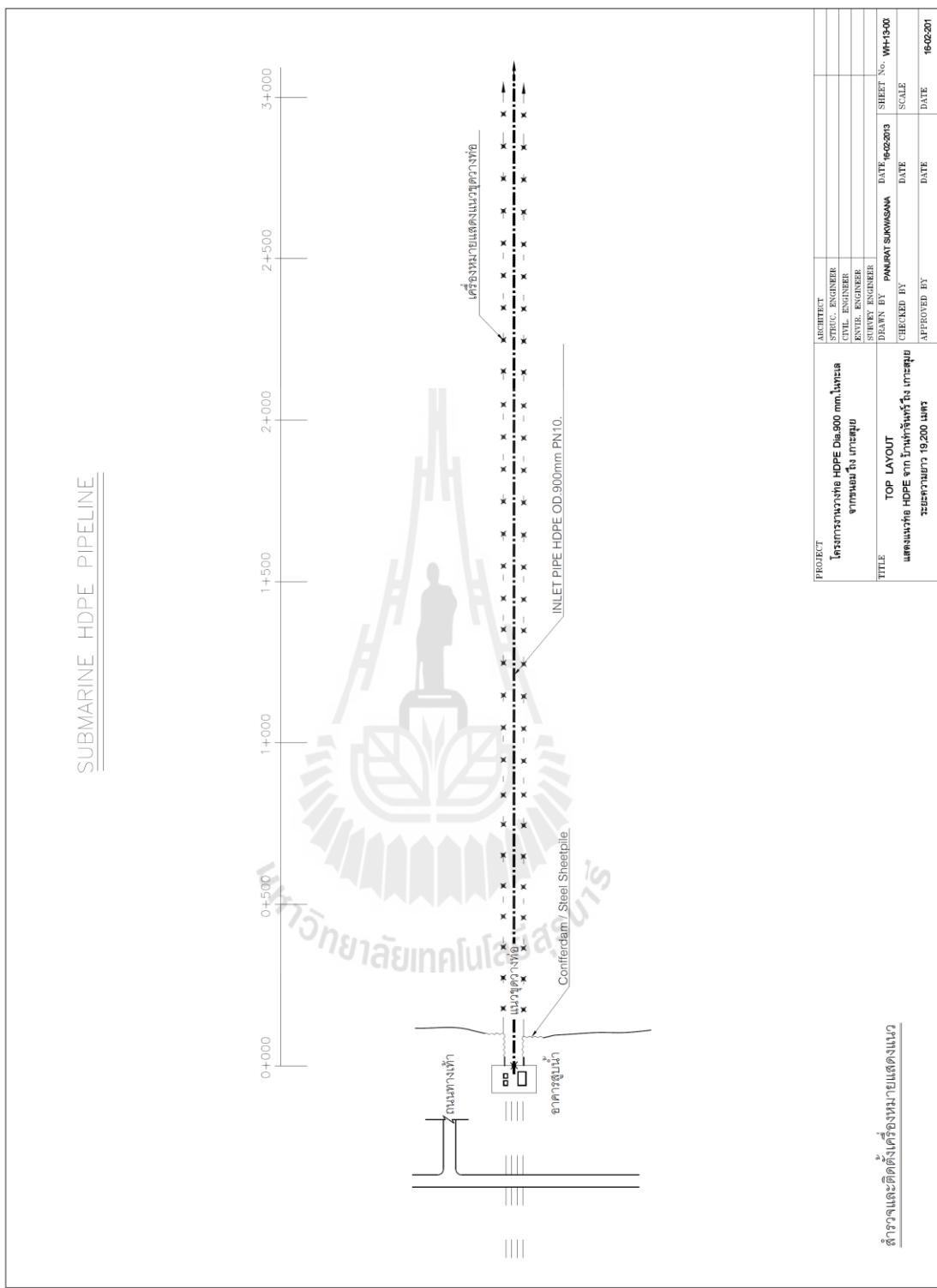


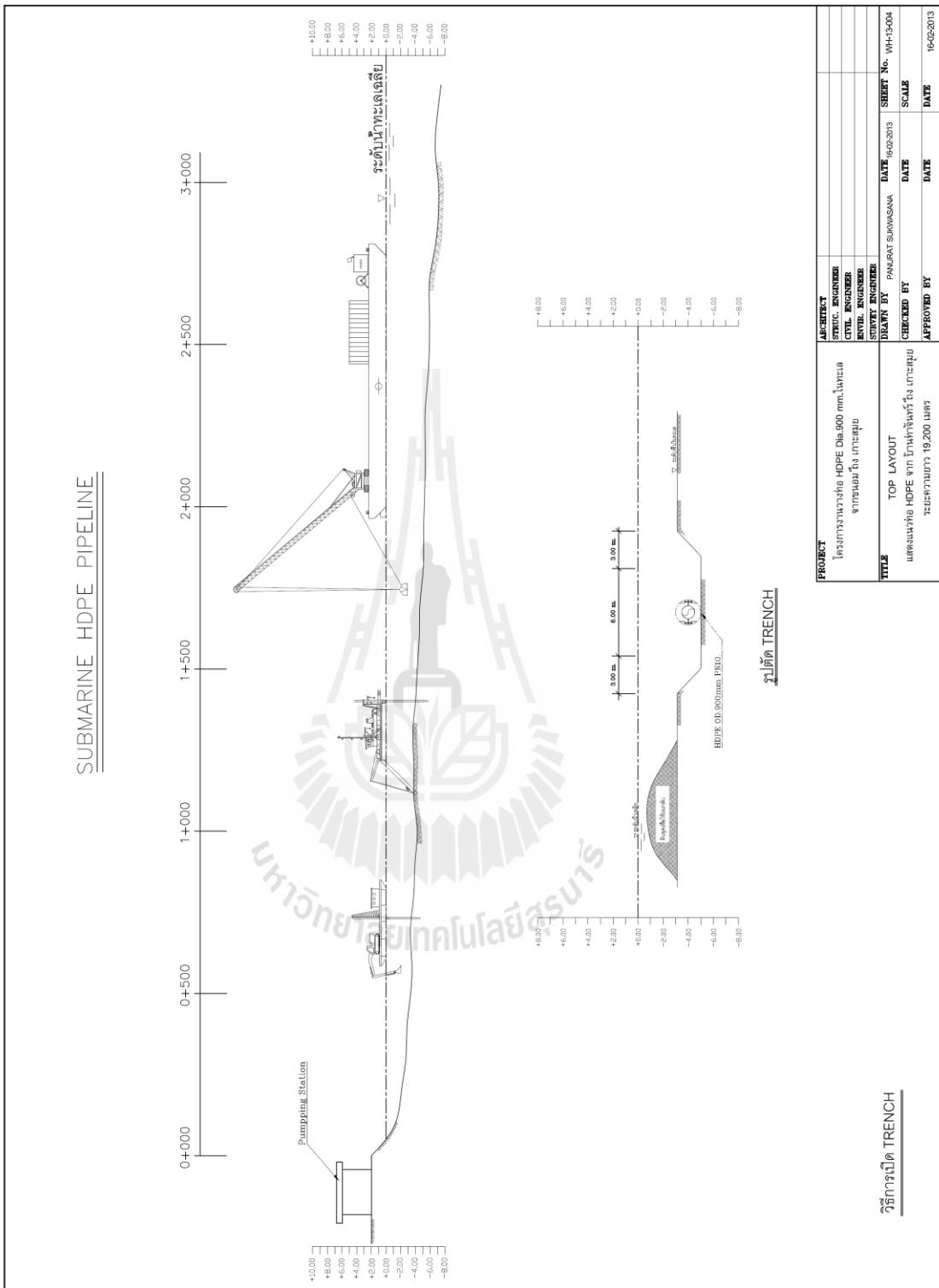
รูปที่ 4.9 แนววางท่อส่งน้ำ ที่เลือกโดยบริษัท ทีม คอนซัลติ้งเอ็นจีเนียริ่งแอนด์แมเนจเม้นท์ จำกัด
(แนวเส้นสีน้ำเงิน) และแนววางท่อที่ผู้วิจัยเลือก (แนวเส้นสีแดง)

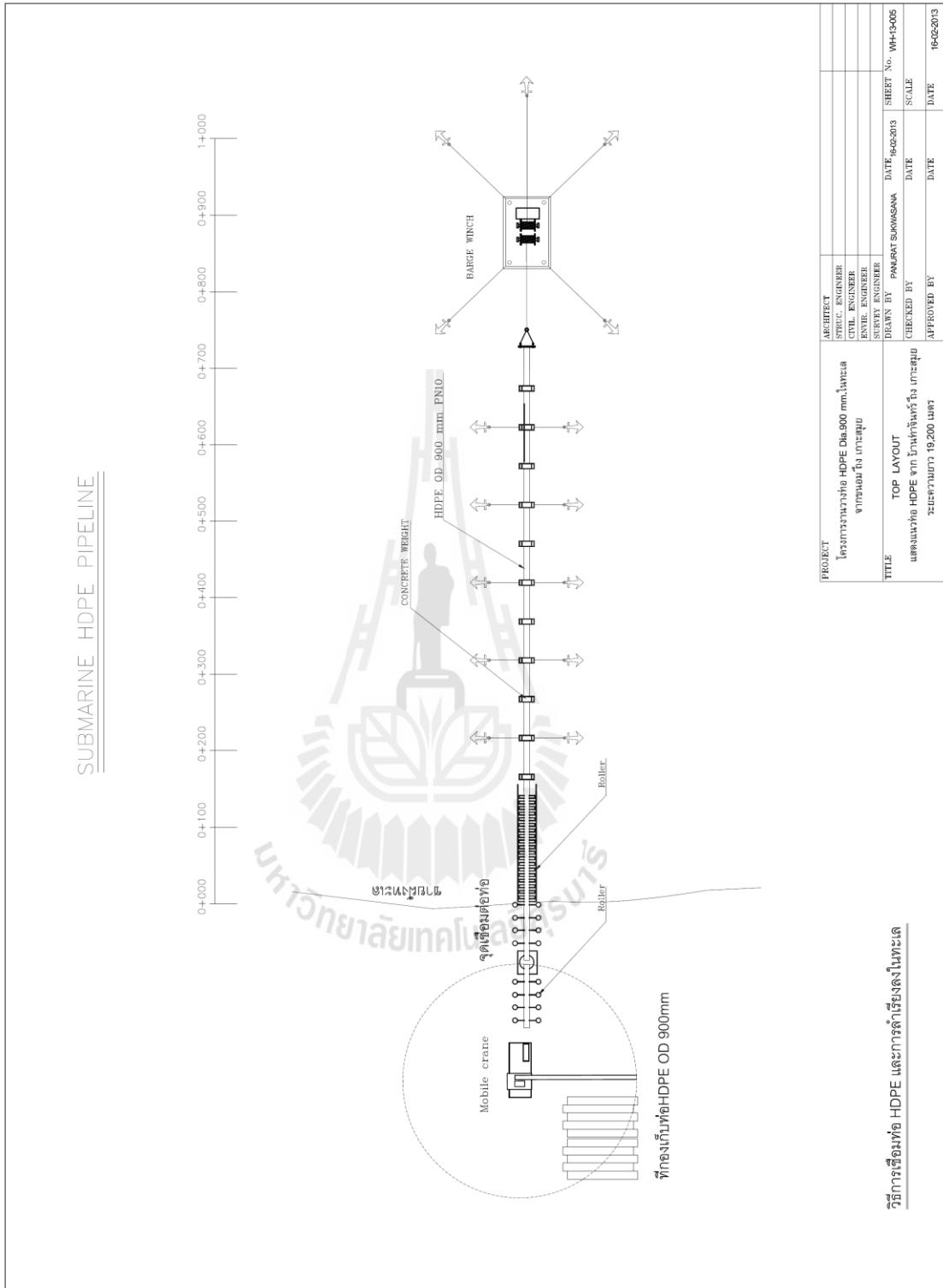


รูปที่ 4.10 การเตรียมพื้นที่ กองเก็บและวางท่อHDPE บนฝั่ง สำหรับรื้อถอนต่อท่อ

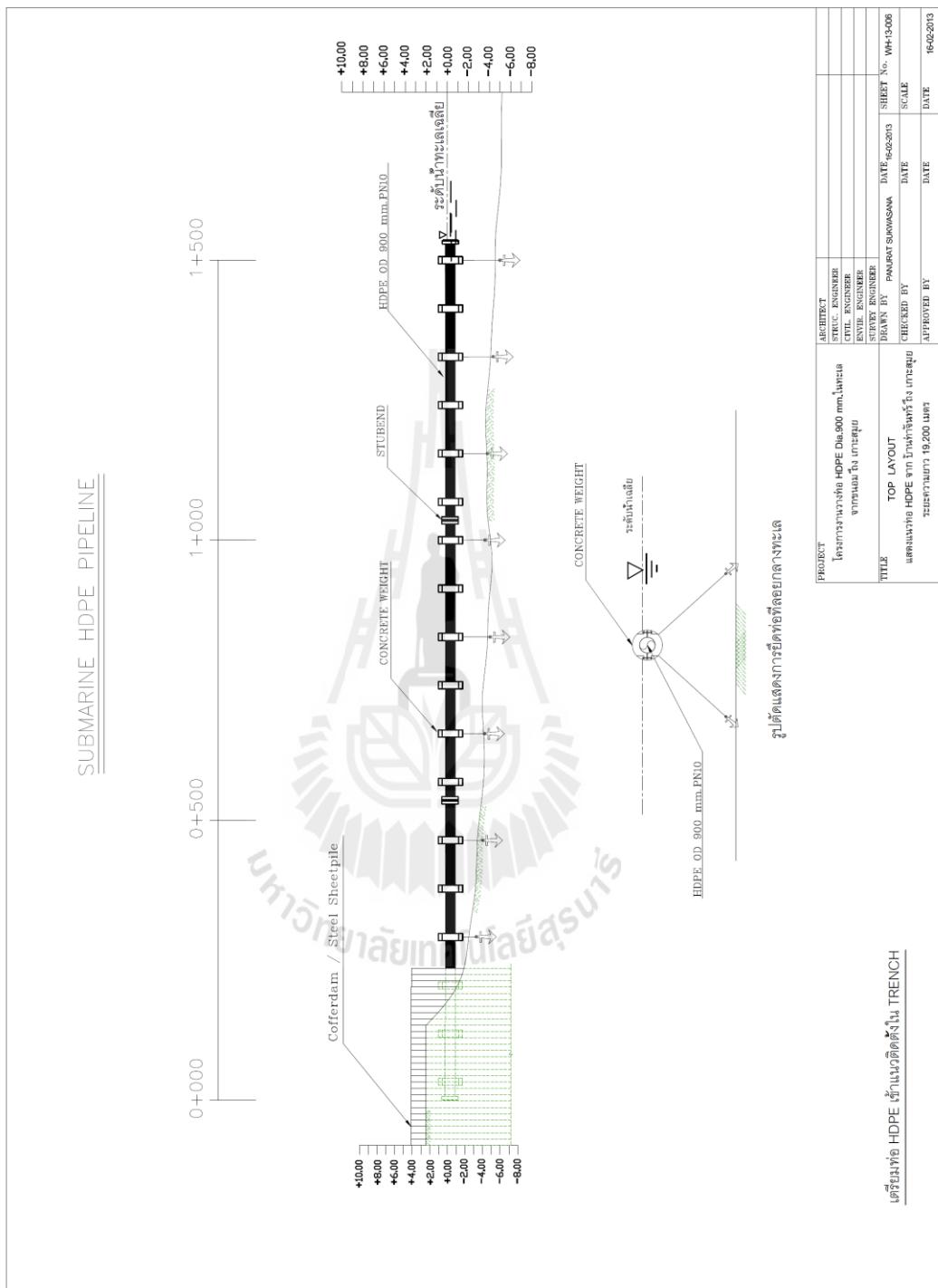
ที่มา : Plastics Pipes for Water Supply and Sewage Disposal. Borealis, Majornas Copy Print AB 2003

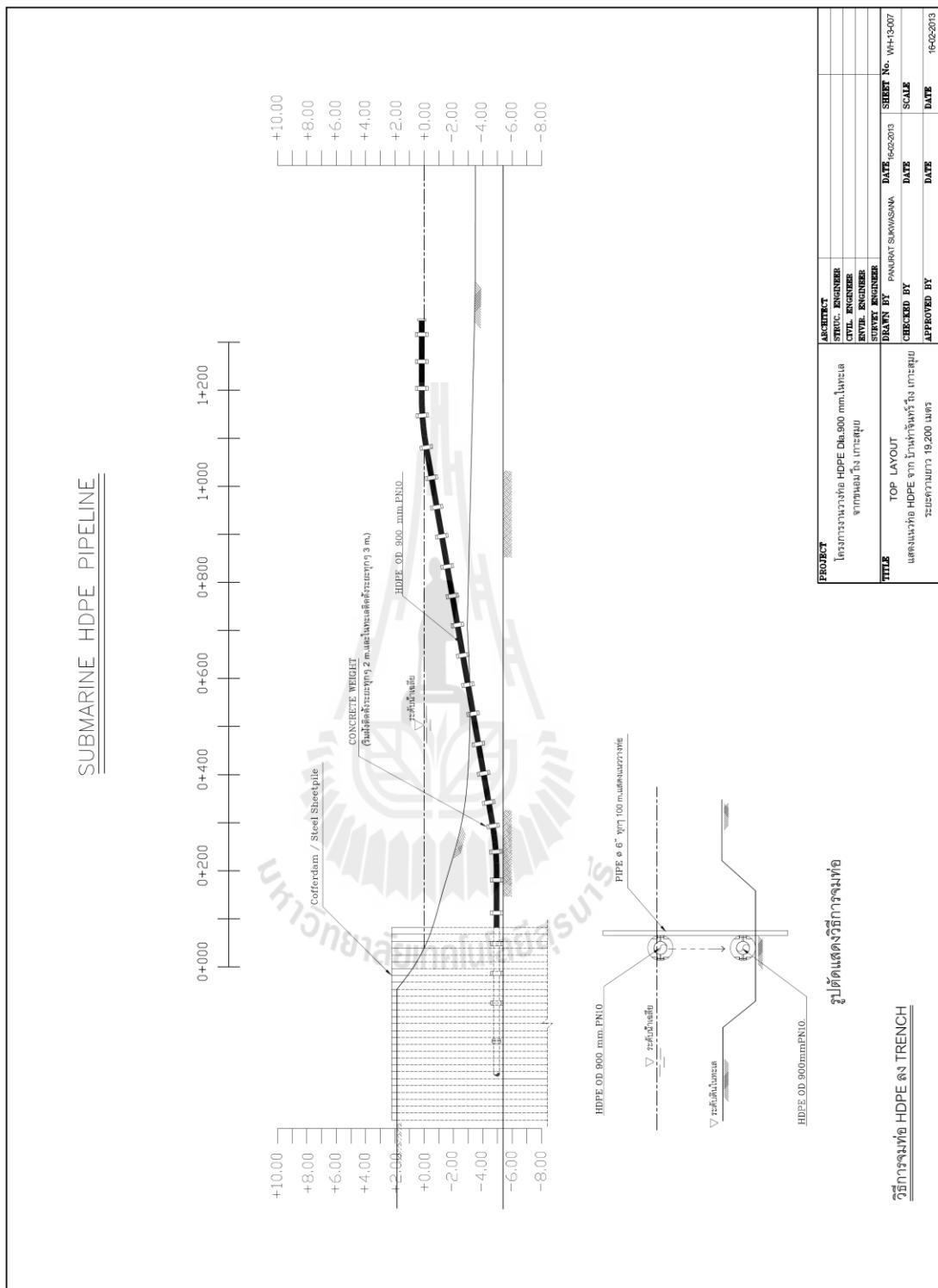






ပုံပါ 4.13 ဘီကာရဲ့ စွမ်ဟု HDPE ပို့ဆောင်ရေး စီမံချက်





4.5 การประมาณราคาก่อสร้างทุนระบบส่งน้ำประปาจากฝั่งสุรษฎิ์ธานีไปเกาะสมุย

ตารางที่ 4.5 แสดงการประมาณการค่าใช้จ่ายในการติดตั้งท่อลำเลียงน้ำจากจังหวัดสุรษฎิ์ธานีไปยังเกาะสมุย ซึ่งเป็นการประมาณการอย่างคร่าวๆ (ปราศจากข้อมูลการออกแบบในรายละเอียด) โดยบริษัท ทีม คอนซัลติ้ง เอนจิเนียริ่ง แอนด์ เมนеджเม้นท์ จำกัด ในการประมาณราคา บริษัทฯ กำหนดให้ใช้ท่อส่งน้ำทางทะเลเป็นท่อ HDPE OD 900 มิลลิเมตร ชั้น PN10 ราคาประมาณ การค่าใช้จ่ายในการติดตั้งมีมูลค่า 34,000 บาทต่อมتر ผู้วิจัยได้นำผลการคำนวณออกแบบ รวมทั้ง แบบก่อสร้าง ดังแสดงในหัวข้อที่ 4.4 มาทำการประมาณราคาก่อติดตั้งท่อลำเลียงน้ำ (คำนวณอย่าง ละเอียด) ซึ่งการติดตั้งท่อลำเลียงน้ำทำโดยวิธีล็อกและจม ตารางที่ 4.6 แสดงผลการประมาณการค่า ก่อสร้างระบบส่งน้ำประปาจากฝั่งสุรษฎิ์ธานีไปเกาะสมุย ประมาณการค่าใช้จ่ายในการติดตั้งมี มูลค่า 25,852 บาทต่อมتر ซึ่งต่ำกว่าราคาที่ประมาณการโดยบริษัท ทีม คอนซัลติ้ง เอนจิเนียริ่ง แอนด์ เมนедจเม้นท์ จำกัด หรือกล่าวอีกนัยหนึ่งว่าราคาก่อสร้างระบบส่งน้ำประปาจากฝั่งจังหวัด สุรษฎิ์ธานีไปเกาะสมุยอยู่ในกรอบวงเงินที่ตั้งไว้

**ตารางที่ 4.6 ประมาณการค่าลงทุนระบบส่งน้ำประปาจากฝั่งสุราษฎร์ธานีไปเกาะสมุย โดย บริษัท
ทีม คอนซัลติ้งเออนจิเนียริ่งแอนด์แมเนจเม้นท์ จำกัด**

ลำดับ	รายการ	หน่วย	จำนวน	ราคา (บาท/หน่วย)	รวมราคา (บาท)
1	ระบบหัวดินและระบบผลิตน้ำประปา				224,316,000
1.01	อาคารหัวดินและโรงสูบน้ำเร่งจ่ายอั่วแทน้ำ 7x22.5 ม. ที่คลื่นชัน	ชุด	1	10,000,000	10,000,000
1.02	เครื่องสูบน้ำแรงดัน 750 ลบ.ม./ชม. H=25 ม. 100 HP.	ชุด	4	1,007,000	4,028,000
1.03	ถังรองและถังดักตะกอน ขนาด 2,000 ลบ.ม./ชม.	ชุด	1	125,976,000	125,976,000
1.04	ถังน้ำใช้งาน 5,000 ลบ.ม.	ชุด	1	20,104,000	20,104,000
1.05	โรงเก็บจ่ายสารเคมี ขนาด 14.5 x 36 เมตร	หลัง	1	4,538,000	4,538,000
1.06	เครื่องจ่ายแก๊สคลอรีน พรมะระบบกำจัดคลอรีน	ชุด	1	4,349,000	4,349,000
1.07	อาคารสูบน้ำแรงดันขนาด 7x20 ม.	ชุด	1	1,437,000	1,437,000
1.08	เครื่องสูบน้ำ 750 ลบ.ม./ชม. H=85 ม. 355 HP.	ชุด	4	2,971,000	11,884,000
1.09	ระบบไฟฟ้าแสงสว่าง	L.S.	1	12,000,000	12,000,000
1.10	ถนน ระบายน้ำ ปรับพื้นที่ ประตูรั้ว บ้านพักฯ ฯ	L.S.	1	30,000,000	30,000,000
2	ระบบท่อส่งน้ำประปาไปเกาะสมุย				1,928,430,000
2.01	ท่อเหล็ก 900 มม. ส่งน้ำจากคลื่นชันมาเข้าบ้านท่าน้ำ	เมตร	100,500	12,810	1,287,405,000
2.02	ท่อส่งน้ำทางทะเล ท่อ HDPE OD 900 mm PN10	เมตร	17,400	34,000	591,600,000
	ระบบสูบน้ำเพิ่มแรงดันบริเวณบ้านใน (Booster pump)				-
2.03	ถังน้ำใช้งาน 5,000 ลบ.ม.	ชุด	1	20,104,000	20,104,000
2.04	อาคารสูบน้ำแรงดันบริเวณสถานีเพิ่มแรงดันขนาด 7x20 ม.	หลัง	1	1,437,000	1,437,000
2.05	เครื่องสูบน้ำ 750 ลบ.ม./ชม. H=85 ม. 355 HP.	ชุด	4	2,971,000	11,884,000
2.06	ระบบไฟฟ้าแสงสว่าง	L.S.	1	6,000,000	6,000,000
2.07	ถนน ระบายน้ำ ปรับพื้นที่ ประตูรั้ว บ้านพักฯ ฯ	L.S.	1	10,000,000	10,000,000
3	ระบบท่อส่งน้ำประปาและสถานีสูบน้ำบ้านเกาะสมุย				356,864,000
3.01	ท่อHDPE OD 900 mm PN8 ไปชั่งถังน้ำใสบริเวณบ้านท่าน้ำเมือง	เมตร	11,000	22,000	242,000,000
3.02	ถังน้ำใช้งาน 10,000 ลบ.ม.	ชุด	2	37,207,000	74,414,000
3.03	โรงเก็บจ่ายสารเคมี ขนาด 14.5 x 36 เมตร	หลัง	1	4,538,000	4,538,000
3.04	เครื่องจ่ายแก๊สคลอรีน พรมะระบบกำจัดคลอรีน	ชุด	1	4,349,000	4,349,000
3.05	อาคารสูบน้ำแรงดันขนาด 7x24 ม.	หลัง	1	1,779,000	1,779,000
3.06	เครื่องสูบน้ำ 650 ลบ.ม./ชม. H=75 ม. 270 HP. ส่งน้ำไปชั่งเทา	ชุด	3	2,428,000	7,284,000
3.07	เครื่องสูบน้ำ 800 ลบ.ม./ชม. H=45 ม. 175 HP. จ่ายน้ำให้เมือง	ชุด	3	1,634,000	4,902,000
3.08	เครื่องสูบน้ำ 170 ลบ.ม./ชม. H=45 ม. 75 HP. ส่งน้ำไปเชิงคล้าย	ชุด	2	799,000	1,598,000
3.09	ระบบไฟฟ้าแสงสว่าง	L.S.	1	6,000,000	6,000,000
3.1	ถนน ระบายน้ำ ปรับพื้นที่ ประตูรั้ว บ้านพักฯ ฯ	L.S.	1	10,000,000	10,000,000
4	ระบบควบคุม SCADA	L.S.	1	10,000,000	10,000,000
	รวมทั้งสิ้น				2,519,610,000

ที่มา: แผนแม่บทโครงการปรับปรุงขยายระบบประปาในพื้นที่จังหวัดสุราษฎร์ธานี, 2553

ตารางที่ 4.7 ประมาณการค่าลงทุนระบบลั่งนำ้ประจำก่อสร้างที่สูงภาระน้ำหนักติดตั้ง HDPE ไปทางสมุย โดยผู้วิจัย

แบบฟอร์มประมาณราคาก่อสร้าง

โครงการ : ท่อต่อกันประปาใต้ทะเล จาก บ้านท่าจันทร์ ไปเกาะสมุย

ลำดับ	รายการ	หน่วย	จำนวน	ราคาต่อหน่วย	รวมราคา (บาท)
1	งานวางท่อร่องท่าไม้ท่อกลม HDPE OD.900 mm. PN 10 (ระยะลึกห้องลั่งท่อ 1.50 M)				
A	General work				
1	งาน Mobilization	เมตร	1.00	1,000,000.00	1,000,000.00
2	งานสำรวจก้ามณฑลแนว ชุด Trench , วางท่อ	เมตร	1.00	2,500,000.00	2,500,000.00
3	งานออกแบบ Shop Drawing ท่อ HDPE Dia.900 PN 10	เมตร	1.00	1,920,000.00	1,920,000.00
4	ค่าถูกปรับเพิ่มความปลดล็อกก่อท่อ	เมตร	1.00	1,000,000.00	1,000,000.00
5	งาน Insurance	เมตร	1.00	2,500,000.00	2,500,000.00
B	Concrete weight and Accessories				
1	งาน Concrete Weight ลั่งท่อ HDPE Dia.900 mm. PN 10 น้ำหนัก 955 กก./ชุด				
1.1	แบบเหล็กสำหรับหล่อ Concrete Weigh	ชุด	100.00	50,000.00	5,000,000.00
1.2	งานห่อ Concrete Weight 280 ksc Marine Type	ชุด	6,750.00	4,600.00	31,050,000.00
1.3	งานเข็นต่ำและงานติดตั้ง Concrete Weight	ชุด	6,750.00	1,000.00	6,750,000.00
2	แผ่นยางรอง (ชนิดยาง NBR)				-
	ขนาด 5 MM. x 75 MM. x 1413 MM. x 2 EA / ชุด	ชุด	27,000.00	75.00	2,025,000.00
3	Stud-Bolt M18 x 450 MM. / Galvanize + แมган 6 MM.+Anod 2.5 Kg	ชุด	27,000.00	750.00	20,250,000.00
4	ကาวยางติดแผ่นยาง	ถุง	1,350.00	1,450.00	1,957,500.00
C	Trenching work				
1	งานขุด深ปิด Trench	ม.	19,200.00	6,000.00	115,200,000.00
2	งานขุดคลอนหลังท่อ	ม.	19,200.00	1,000.00	19,200,000.00
3	งานติดตั้ง Steel Sheet Pile Cofferdam (จุดลงและจุดขึ้น)	ชุด	2.00	2,500,000.00	5,000,000.00
D	HDPE				
1	ท่อ HDPE OD 900 mm. PN10 มาตรฐาน มอก.982-2533	ม.	19,200.00	13,230.00	254,016,000.00
2	งานเขื่อนก่อ HDPE OD 900 mm. PN10	ม.	19,200.00	550.00	10,560,000.00
3	งานทดสอบแรงดัน HDPE OD 900 mm. PN10	ม.	19,200.00	100.00	1,920,000.00
4	งานติดตั้ง Stub End Dia. 900 mm. PN10 (Avg 1000 M./ Section)	ตัว	38.00	75,000.00	2,850,000.00
5	งานติดตั้งหน้าแปลน (M.S Backing Ring)	ตัว	38.00	25,000.00	950,000.00
6	งานติดตั้งหน้างานควบคุม 900 MM.	ตัว	19.00	28,000.00	532,000.00
7	งานติดตั้งน็อตเช็คหน้าแปลน	ชุด	19.00	22,000.00	418,000.00
8	งานติดตั้ง Fitting Stubend Dia. 900 MM. ในท่อ	ชุด	19.00	15,000.00	285,000.00
9	อุปกรณ์สำหรับติดหน้าแปลนของห้องท่อ	ชุด	38.00	32,500.00	1,235,000.00
E	HDPE Installation work (1000 M / Section)				
1	งานติดตั้ง Guideline บอกตำแหน่งจมท่อ	ม.	19,200.00	50.00	960,000.00
2	งานเคลื่อนย้ายและซีท่อในท่อ	ม.	19,200.00	50.00	960,000.00
3	งานจมท่อ HDPE Dia. 900 mm. PN 10	ม.	19,200.00	100.00	1,920,000.00
4	เหล็กช่วยรับแรงแรงดัน ที่ตัว Stubend กับหน้างานเหล็ก	ชุด	19.00	100,000.00	1,900,000.00
5	งานอื่นๆ	เมตร	1.00	2,500,000.00	2,500,000.00
รวมเป็นเงินทั้งหมด					496,358,500.00
รวมเป็นเงินก่อสร้างจริง (บาท/เมตร)					25,852.0

บทที่ 5

สรุปและข้อเสนอแนะ

5.1 สรุปผลการศึกษา

ผลการศึกษาแผนแม่บทโครงการปรับปรุงขยายระบบประปาในพื้นที่จังหวัดสุราษฎร์ธานี สรุปว่า พื้นที่ที่ทางสमุยจะขาดแคลนน้ำประปาประมาณ 2,116 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง ในปี พ.ศ. 2567 การประปาภูมิภาคสาขาทางสमุยได้เสนอแผนระบบสันและแผนระบายน้ำเพื่อแก้ปัญหาดังกล่าว แผนระบบสันคือการผลิตน้ำแบบ RO ปริมาณ 200 ลูกบาศก์เมตร/ชั่วโมง ซึ่งได้ดำเนินการแล้วในปี พ.ศ. 2553 แผนระบายน้ำคือการก่อสร้างระบบส่งน้ำประปาจากฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานีไปทางสุราษฎร์ธานี โดยใช้ท่อเหล็กหนาบานขนาด 900 มิลลิเมตร เริ่มจากโรงสูบน้ำแรงดันต่ำบ้านคลึงชันไปตามถนนหมายเลข 417 และทางหลวงหมายเลข 401 ไปจนถึงอ่างเก็บกาญจนดิษฐ์ และอำเภอบ้านใน ก่อนวกซ้ายเข้าสู่ถนนหมายเลข 4142 แล้วเลี้ยวขวาเข้าสู่ถนน ราช. หมายเลข 3193 ผ่านบริเวณผลิตน้ำประปาน้ำจ้าไปสุดปลายทางที่บ้านท่าจันทร์ เป็นระยะทางประมาณ 90 กิโลเมตรและตั้งสถานีสูบน้ำเพิ่มแรงดัน (Booster Pumping Station) บริเวณบ้านใน เพื่อยกระดับแรงดันของการสูบส่งน้ำประปาน้ำจ้าไปยังทางสุราษฎร์ธานี งานวางท่อส่งน้ำประปาลอดใต้ทะเล ใช้ท่อ HDPE ขนาดเส้นผ่าศูนย์กลาง 900 มิลลิเมตรชั้น PN10 โดยมีเส้นทางวางท่อจากบ้านท่าจันทร์ไปขึ้นฝั่งบริเวณหาดท่องโตนด ซึ่งอยู่บริเวณด้านทิศใต้ของทางสุราษฎร์ธานี ท่อส่งน้ำประปาน้ำจ้าที่ต่อมาจะถูกนำไปสู่บ้านเรือนในพื้นที่ท่องเที่ยวและชุมชนท่องเที่ยวเชิงอนุรักษ์ ที่อยู่ห่างจากชายฝั่งทะเลประมาณ 1.50 เมตร เพื่อหลีกเลี่ยงการก่อสร้างทางสุราษฎร์ธานี

เมื่อเปรียบเทียบค่าใช้จ่ายจากการวางท่อส่งน้ำประปาจากฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานีไปยังทางสุราษฎร์ธานีกับการติดตั้งระบบ RO (ค่าติดตั้งระบบและค่าใช้จ่ายในการดำเนินการ)พบว่าการวางท่อส่งน้ำมีต้นทุนทางเศรษฐศาสตร์ที่ต่ำกว่าระบบ RO เมื่อพิจารณาอัตราผลิตน้ำที่เท่ากัน

การวิเคราะห์ต้นทุนของทางเลือกระหว่างการใช้ RO เป็นระบบผลิตน้ำประปานทางสุราษฎร์ธานีและค่าลงทุนสำหรับทางเลือกในการวางท่อส่งน้ำประปาจากฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานีไปยังทางสุราษฎร์ธานี เพื่อให้ได้น้ำผลิตแต่ละชั่วโมงเวลาในปี พ.ศ. 2567 โดยจะใช้ผลรวมของค่าใช้จ่ายในการลงทุนติดตั้งระบบ (Investment Cost) และค่าใช้จ่ายในการปฏิบัติงาน (Operating Cost) มาเป็นตัวเปรียบเทียบ ผลการวิเคราะห์ต้นทุนต่อหน่วยของน้ำประปา ผลลัพธ์ที่ได้จากการวิเคราะห์บ่งชี้ว่า หากเลือกแนวทางวางท่อส่งน้ำประปาจากฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานีไปยังทางสุราษฎร์ธานี จะเป็นแนวทางที่ใช้ในการลงทุนน้อยกว่าการติดตั้งใช้งานระบบ RO ในช่วงระยะเวลาที่ประเมิน ทั้งนี้โดยคิดการลงทุนก่อสร้างระบบผลิตเพื่อให้ได้ปริมาณน้ำผลิตในอัตราที่เท่ากัน ดังนั้นแผนการก่อสร้างระบบผลิตในปี พ.ศ. 2567 ในการเพิ่มกำลังการผลิตน้ำประปางานทางสุราษฎร์ธานีเพื่อให้มีน้ำประปานเพียงพอ กับ

ความต้องการจะเลือกใช้แนวทางการก่อสร้างระบบผลิตน้ำประปาในฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานีและวางแผนท่อส่งน้ำประปาไปยังเกาะสมุย

งานวิจัยนี้นำเสนองานวางแผนท่อให้ทางเดียววิธีลอยและจม (Floating and Sinking Method) ช่วงกลางทะเลผู้วิจัยเลือกทุ่นถ่วงน้ำหนักทรงกลมที่มีน้ำหนัก 947 กิโลกรัม และวางห่างกัน 3 เมตร คิดเป็นปริมาณอากาศภายในท่อเทียบกับค่าแรงดึงดูดของท่อ เท่ากับร้อยละ 34.42 ส่วนช่วงบริเวณใกล้ฝั่ง (Surf Zone) เลือกใช้ทุ่นถ่วงคอนกรีตที่มีรูป่างและน้ำหนักเท่ากัน แต่มีระยะห่างระหว่างทุ่นเท่ากับ 1.50 เมตร คิดเป็นปริมาณอากาศภายในท่อเทียบกับค่าแรงดึงดูดของท่อ เท่ากับร้อยละ 68.84

บริษัท ทีม คอนซัลติ้ง เอนจิเนียริ่ง แอนด์ แมเนจเม้นท์ จำกัด ได้ทำการศึกษาและได้ออกแบบคร่าวๆ โดยกำหนดท่อส่งน้ำทางทะเลเป็นท่อ HDPE OD 900 มิลลิเมตร ชั้น PN10 และประมาณราคาค่าก่อสร้างไว้ในราคาร 34,000 บาท ต่อมเมตร แต่จากแบบก่อสร้างและผลการคำนวณออกแบบโดยผู้วิจัย (ติดตั้งท่อด้วยวิธีลอยและจม) ผลการประมาณราคาค่าใช้จ่ายอยู่ในวงเงินการ 25,852 บาท ต่อมเมตร ซึ่งเป็นวงเงินค่าใช้จ่ายที่ต่ำกว่าวงเงินที่ประมาณโดยที่บริษัท ทีม คอนซัลติ้ง เอนจิเนียริ่ง แอนด์ แมเนจเม้นท์ จำกัด หรือกล่าวอีกนัยหนึ่งว่าราคาค่าก่อสร้างระบบส่งน้ำประปาจากฝั่งจังหวัดสุราษฎร์ธานีไปเกาะสมุยอยู่ในกรอบวงเงินที่ตั้งไว้

5.2 ข้อเสนอแนะ

งานวิจัยในอนาคตที่ควรศึกษาต่อจากงานวิจัยคือศึกษาการกำหนดค่าวิธีการและแนวทางที่เหมาะสมในการป้องกันการผุกร่องร้ายของตะกอนที่เกิดจากการบุคคลท่อ เพื่อป้องกันผลกระทบที่จะเกิดขึ้นกับประการังและสิ่งแวดล้อมโดยรอบ

เอกสารอ้างอิง

ลักษณ์ แคงประเสริฐ (2553). ความพึงพอใจของผู้ใช้บริการน้ำประปา อำเภอเกาะสมุย จังหวัดสุราษฎร์ธานี . ภาคนิพนธ์บริหารธุรกิจมหาบัณฑิต. มหาวิทยาลัยราชภัฏสุราษฎร์ธานี ทรงพร เย็นยิ่ง (2548). กรณีศึกษาแนวทางการออกแบบและประมาณราคาในช่วงการศึกษาความ เป็นไปได้ของระบบประปา. วิทยานิพนธ์ปริญญามหาบัณฑิต. มหาวิทยาลัยเทคโนโลยีพระ จอมเกล้าธนบุรี

สาวลักษณ์ กังอุบล (2547). การวิเคราะห์ราคาและต้นทุนการผลิตน้ำประปา กรณีศึกษา : การ ประปาน้ำภาคสมุย . เศรษฐศาสตร์มหาบัณฑิต. มหาวิทยาลัยรามคำแหง บริษัททีม คอนซัลติ้ง เอนจิเนียริ่งแอนด์แมนจemenท์ จำกัด. (2553). จัดทำแผนแม่บท และศึกษา ความเป็นไปได้โครงการปรับปรุงขยายระบบประปาน้ำพื้นที่จังหวัดสุราษฎร์ธานี. รายงาน การจัดทำ Feasibility Study ฉบับสมบูรณ์. การประปาส่วนภูมิภาคสาขาภาคสมุย

Einar Grann-Mayer.(1995). **Polyethylene Pipes in applied engineering** A handbook by Einar Grann-Mayer, PE pipe in Applied Engineering

Lars-Eric Janson. (2003). **Plastics Pipes for Water Supply and Sewage Disposal.** Borealis, Majornas CopyPrint AB 2003

ประวัติผู้เขียน

นายกานุรัตน์ สุขวานะ เกิดวันที่ 13 ตุลาคม 2508 ที่อำเภอเมือง จังหวัด บุรีรัมย์สถานที่อยู่ปัจจุบัน 103 หมู่ที่ 10 ตำบลสารคู อำเภอสุวรรณภูมิ จังหวัดร้อยเอ็ด (45130) ตำแหน่งหน้าที่ปัจจุบัน ผู้ช่วยผู้จัดการฝ่ายเทคนิคและผลิตภัณฑ์ (งานโครงการ) บริษัท วิค แอนด์ สุคลันด์ จำกัด (มหาชน) จบการศึกษา ชั้นประถมศึกษาปีที่ 6 (ป.6) 2516 - 2522 โรงเรียน เสนศรีอนุสรณ์ อำเภอเมือง จังหวัดบุรีรัมย์ ชั้นมัธยมศึกษาปีที่ 6 (ม.6) 2522 - 2527 โรงเรียน บุรีรัมย์พิทยาคม อำเภอเมือง จังหวัดบุรีรัมย์, ประกาศนียบัตรวิชาชีพเทคนิค(ปวท.) 2527 - 2528 วิทยาลัยเทคนิคบุรีรัมย์ อำเภอเมือง จังหวัดบุรีรัมย์, ระดับปริญญาตรีครุศาสตร์บัณฑิต(คบ.) 2533 - 2535 สถาบันราชภัฏจันทรเกษม จังหวัดกรุงเทพมหานคร, ระดับปริญญาตรีวิทยาศาสตร์บัณฑิต (วทบ. เทคโนโลยีก่อสร้าง) 2535 - 2538 มหาวิทยาลัยราชภัฏจันทรเกษม จังหวัดกรุงเทพมหานคร, 2554 - 2556 ศึกษาต่อในหลักสูตรวิศวกรรมศาสตร์มหาบัณฑิต การบริหารงานก่อสร้างและสารบัญป์โภค สาขาวิชา วิศวกรรมโยธา สำนักวิชาวิศวกรรมศาสตร์ มหาวิทยาลัยเทคโนโลยีสุรนารี