



บันทึกข้อความ

กม 3782/18 พ.ศ. ๒๕๖๕
๓๓๐๖

ส่วนราชการ ศูนย์อุทกวิทยาลประทานภาคเหนือตอนล่าง จ.พิษณุโลก โทร. ๐ ๔๔๓๓ ๔๐๐๖

ที่ ๕ สบอ.(ศอช.๒)/๑๒๐/๒๕๖๕

วันที่ ๑๑ พฤษภาคม ๒๕๖๕

เรื่อง ขอส่งรายงานสรุปโครงการ

กม. ๑๖๙๙/๑๙ พ.ศ. ๒๕๖๕

เรียน ผส.บอ. ผ่าน พอท.บอ.

ตามที่ศูนย์อุทกวิทยาลประทานภาคเหนือตอนล่าง ได้ดำเนินงานตามโครงการสำรวจและจัดทำแผนที่น้ำท่วมตำบลเดียว อำเภอหล่มสัก จังหวัดเพชรบูรณ์ ประจำปีงบประมาณ พ.ศ. ๒๕๖๔ นั้น

ในการนี้ ศูนย์อุทกวิทยาลประทานภาคเหนือตอนล่าง ขอส่งรายงานสรุปผลตามโครงการสำรวจและจัดทำแผนที่ภาพถ่ายทางอากาศและการจำลองพื้นที่น้ำท่วมสถานี S.๓ ลุ่มน้ำป่าสัก อำเภอหล่มสัก จังหวัดเพชรบูรณ์ ประจำปี พ.ศ. ๒๕๖๔ รายละเอียดตามรายงานที่แนบมาพร้อมนี้ จำนวน ๑ เล่ม

จึงเรียนมาเพื่อโปรดทราบ

ผู้รับ

(นายชัยวุฒิ วัฒนาการ)
ผอช.ภาคเหนือตอนล่าง

(นายอติศร จำปาทอง)

ผส.บอ.

๑๘ พ.ค. ๒๕๖๕

ทราบ

ผู้ลง

ผอช. กม.

(นายธเนศ สมบูรณ์)

ผส.บอ.

(นางสาววีณา บรรยงนุชวนิช)
งบ.บอ. รักษาการแทน ผบพ.บอ.

๑๕ พ.ค. ๒๕๖๕

เรียน ผอช. กม ผส.บอ.

เรียน ผอช. กม ผส.บอ.

(นายอติศร จำปาทอง)

ผอท.บอ.

๑๙ พ.ค. ๒๕๖๕

๒๗๗



แผนที่ภาพถ่ายทางอากาศและการจำลองพื้นที่น้ำท่วมสถานี S.3 ลุ่มน้ำป่าสัก
อำเภอหล่มสัก จังหวัดเพชรบูรณ์ ปี พ.ศ.2564

โดย

ศูนย์อุทกวิทยาชลประทานภาคเหนือตอนล่าง

สำนักบริหารจัดการน้ำและอุทกวิทยา
กรมชลประทาน



แผนที่ภาพถ่ายทางอากาศและการจำลองพื้นที่น้ำท่วมสถานี S.3 ลุ่มน้ำป่าสัก
อำเภอหล่มสัก จังหวัดเพชรบูรณ์ ปี พ.ศ.2564

โดย

ศูนย์อุทกวิทยาชลประทานภาคเหนือตอนล่าง

สำนักบริหารจัดการน้ำและอุทกวิทยา
กรมชลประทาน

แผนที่ภาพถ่ายทางอากาศและการจำลองพื้นที่น้ำท่วมสถานี S.3 ลุ่มน้ำป่าสัก

อําเภอหล่มสัก จังหวัดเพชรบูรณ์ ปี พ.ศ.2564

1. ระยะเวลาดำเนินการ

เมษายน - ตุลาคม 2564

2. ความรู้ทางวิชาการหรือแนวคิดที่ใช้ในการดำเนินการ

การวินิเคราะห์พื้นที่น้ำท่วมโดยการประยุกต์ใช้อาภัยานไร้คนขับ สถานี S.3 ลุ่มน้ำป่าสัก อําเภอหล่มสัก จังหวัดเพชรบูรณ์ ใช้ความรู้ทางวิชาการดังนี้

2.1 ความหมายของที่ประกอบของระบบภูมิสารสนเทศในการสร้างแบบจำลองสามมิติ ของภูมิประเทศ

ระบบภูมิสารสนเทศศาสตร์ (สุเพชร, 2551) เป็นศาสตร์และศิลป์ที่เกี่ยวข้องกับข้อมูลเชิงพื้นที่ที่มีตัวแหน่งอ้างอิงบนผิวโลก (Geospatial Data) โดยใช้เทคโนโลยีที่เกี่ยวข้องคือ การรับรู้ระยะไกล (Remote Sensing) ระบบการกำหนดตัวแหน่งบนผิวโลกด้วยดาวเทียมสำราจ (Global Navigation Satellite System) และระบบสารสนเทศภูมิศาสตร์ (Geographic Information System: GIS) ในการบริหารจัดการข้อมูลอันประกอบไปด้วยการรวมข้อมูล การจัดเก็บข้อมูล การจัดการข้อมูล การวิเคราะห์ข้อมูล เพื่อให้ได้ผลลัพธ์สารสนเทศเชิงพื้นที่ (Geospatial Information) ที่นำไปใช้ประกอบการวางแผนและการตัดสินใจในการบริหารจัดการทรัพยากร และสิ่งแวดล้อมได้อย่างเป็นระบบและมีประสิทธิภาพ

ระบบสารสนเทศภูมิศาสตร์ (GIS) เป็นเครื่องมือที่ใช้ในการวิเคราะห์ข้อมูลเชิงพื้นที่ (Spatial Data) โดยข้อมูลลักษณะต่างๆ ถูกนำมาจัดให้อยู่ในรูปแบบที่มีความสัมพันธ์เชื่อมโยงกันและกัน ประกอบด้วยคอมพิวเตอร์ (Computer Hardware), โปรแกรมประมวลผล (Software Application), ฐานข้อมูล (Database), หน่วยงานหรือองค์กร (Organizations), และผู้เชี่ยวชาญในระดับต่างๆ (Professionals) ทำงานร่วมกันในการประมวลผล วิเคราะห์ และแสดงผลข้อมูลตามวัตถุประสงค์ที่ต้องการ การใช้ระบบภูมิสารสนเทศ สร้างแบบจำลองสามมิติของภูมิประเทศ เป็นการสร้างทราบจริงจังของลักษณะภูมิประเทศ โดยมีสัดส่วนทึ่งใน มิติทางราบและทางความสูงอย่างถูกต้อง เพื่อแสดงสภาพความสูงต่างของภูมิประเทศ โดยใช้เทคโนโลยีของระบบสารสนเทศภูมิศาสตร์

2.2 กระบวนการสร้างแบบจำลองพื้นผิวสามมิติโดยระบบภูมิสารสนเทศ

มีองค์ประกอบ 5 ประการดังแสดงในภาพที่ 1 รายละเอียดดังนี้คือ

1. การสำรวจหรือเก็บข้อมูลความสูงของพื้นผิวจากภูมิประเทศจริง (Data capture) เป็นการรวบรวมตัวแหน่งทั้งทางราบและความสูงของภูมิประเทศ สามารถทำได้หลายวิธี และมีหลายเทคโนโลยีที่

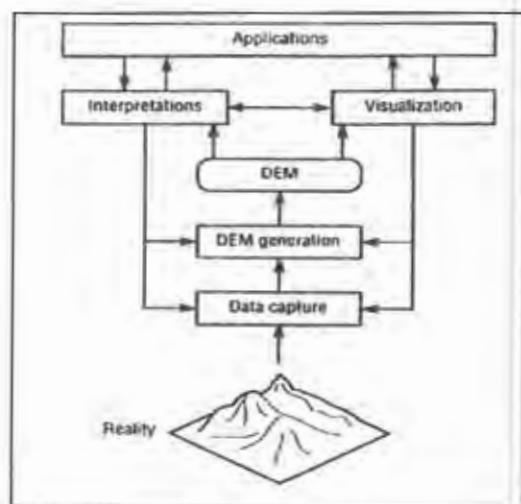
สามารถทำได้ ทั้งนี้ขึ้นอยู่กับปัจจัยในหลาย ๆ อย่าง เช่น ความละเอียดถูกต้อง ปริมาณที่ต้องการ ตลอดจน ปัจจัยภายนอก เช่น งบประมาณด้วยเช่นกัน

2. การสร้างแบบจำลองความสูงภูมิประเทศ (DEM generation) ในระบบภูมิสารสนเทศการแสดงที่นี่ความสูงของภูมิประเทศสามารถทำได้หลายแบบ ขึ้นอยู่กับปัจจัย เช่น ปริมาณข้อมูล วิธีการที่จะนำมาใช้วิเคราะห์ หรือวัดอุปرسلศึกษาในการแสดงผล เป็นต้น

3. การแสดงผลในระบบ (Visualization) เป็นการนำข้อมูลเชิงตำแหน่งมาประมวลผลร่วมกับแบบจำลองความสูงของภูมิประเทศ และแสดงผลการแสดงผลในรูปแบบสองมิติ หรือสามมิติ ขึ้นกับการทำหน้าที่วิธีการแสดงผลและความสมบูรณ์ของข้อมูลที่ใช้ในการสร้างแบบจำลองความสูงภูมิประเทศ

4. การวิเคราะห์ตีความแบบจำลอง (Interpretation) เป็นการนำข้อมูลผลลัพธ์ที่ได้จากการประมวลผล นำมาผ่านกระบวนการวิเคราะห์ ตีความ โดยวิธีการหรือใช้แบบจำลองที่เหมาะสม ตามเงื่อนไขและข้อจำกัดที่กำหนด เช่น การวิเคราะห์เส้นทางน้ำ การวิเคราะห์คินตัดดินดม การวิเคราะห์ภูมิประเทศ เป็นต้น

5. การนำไปประยุกต์ใช้งาน (Applications) เป็นการนำผลที่ได้จากส่วนต่างๆ ไปใช้ในการปฏิบัติงานวางแผนต่างๆ หรือบริหารจัดการซึ่งเป็นตัวบ่งชี้ผลสำเร็จของการใช้ระบบสารสนเทศภูมิศาสตร์ ในบางครั้งผู้เขียนอาจต้องอาศัยการทดลองใช้งาน เพื่อตรวจสอบให้แน่ใจว่าแบบจำลองให้ผลลัพธ์ที่ดีที่สุดทำให้ในบางครั้งอาจจะต้องนำผลลัพธ์จากแบบจำลองมากกว่าหนึ่งแบบมาเปรียบเทียบผลจากการนำไปประยุกต์ใช้งานจริง เพื่อให้ทราบว่าวิธีการใดมีประสิทธิภาพและประสิทธิผลมากที่สุด



รูปที่ 1 แผนผังการสร้างแบบจำลองความสูงที่เหมาะสมกับการประยุกต์ใช้งาน

2.3 ข้อมูลเชิงตำแหน่งในระบบภูมิสารสนเทศ

1. ข้อมูลในระบบจะประกอบทั้งข้อมูลในสองรูปแบบหลักคือ ข้อมูลเชิงพื้นที่ (Spatial Data) และข้อมูลเชิงคุณลักษณะ (Attribute Data)

1.1.1 ข้อมูลเชิงพื้นที่ (Spatial data) มีรูปลักษณะใน 3 สักษณะ คือ จุด (Point), เส้น (Line) และพื้นที่รูปปั๊ต (Polygon) เพื่อใช้แทนลักษณะของสิ่งต่างๆ ที่ปรากฏบนผิวโลก เช่น สถานที่แทนด้วยรูปแบบจุด เส้นถนน หรือทางน้ำ แทนด้วยรูปแบบเส้น พื้นที่ป่าไม้ ขอบเขตการปกครอง แทนด้วยรูปแบบของพื้นที่รูปปั๊ต เป็นต้น ตัวอย่างประเภทข้อมูลเชิงพื้นที่ลักษณะต่างๆ แสดงในรูปที่ 2



รูปที่ 2 ประเภทข้อมูลเชิงพื้นที่ในลักษณะต่างๆ

1.1.2 ข้อมูลเชิงคุณลักษณะ เป็นข้อมูลที่ใช้อธิบายประกอบข้อมูลเชิงพื้นที่นั้น เช่นเป็นจำนวนตัวเลข คำอธิบาย ชื่อเรียก ตรรกะศาสตร์ รหัส หรือแม้กระทั่งรูปภาพ ก็จัดได้ว่าเป็นข้อมูลเชิงคุณลักษณะประเภทหนึ่ง

2. การรังวัดข้อมูลความสูงของภูมิประเทศ เพื่อใช้ในการสร้างแบบจำลองสามมิติ (Height Data) ข้อมูลความสูงของภูมิประเทศ ได้มาจากการสำรวจด้วยวิธี สามารถทำได้หลายวิธี โดยขึ้นอยู่กับความถูกต้อง ระยะเวลา ค่าใช้จ่าย และการครอบคลุมพื้นที่ทำการสำรวจ หรือปัจจัยอื่นๆ ตามความต้องการ โดยสรุปแล้ววิธีที่เป็นที่นิยมสามารถจัดวัดหาค่าระดับสูงได้ 3 วิธี คือ

2.1.1 การรังวัดภาคพื้นดิน (Terrestrial Survey) การสำรวจภาคพื้นดินเป็นการกำหนดตำแหน่งหน้างบันพื้นผิวโลกด้วยวิธีการถ่ายค่าระดับจากจุดที่ทราบค่าไปยังจุดที่ต้องการทราบค่าความสูง โดยการเทียบความสูงต่าง สามารถทำได้จากเทคนิคการรังวัดต่างๆ เช่น การรังวัดด้วยกล้องระดับ การรังวัดด้วยกล้องดูมุม หรือการรังวัดด้วยเทคนิคการสำรวจรังวัสดัญญาณดาวเทียมสำรวจ ผลลัพธ์ที่ได้จากการรังวัดภาคพื้นดิน จะมีลักษณะเป็นจุดความสูง (Spot Height) กระจายครอบคลุมพื้นที่ มีความถูกต้องของความสูงในระดับ มิลลิเมตร ถึง เซนติเมตร

2.1.2 การรังวัดด้วยภาพ (Image Survey) เป็นการหาค่าความสูงด้วยการนำเทคโนโลยีเกี่ยวกับภาพถ่ายตั้ง (Orthophoto) มารังวัดค่าความสูงของจุดต่างๆ ในพื้นที่ ซึ่งเทคนิคแบบนี้จะให้ค่าความสูงในระดับ เดซิเมตร ถึง เมตร

2.1.3 การรังวัดด้วย雷达หรือเลเซอร์ (Radar or Laser Scanner) เป็นการสำรวจระยะไกลที่ใช้คลื่นเรดาห์ หรือเลเซอร์ในการส่งสัญญาณไปกระแทกผิวโลกแล้วลงทะเบียนกลับมาอย่างเครื่องรับสัญญาณ

โดยไม่ต้องอาศัยพัลส์งานจากธรรมชาติหรือคลื่นแม่เหล็กไฟฟ้าเพื่อสร้างพื้นผิวภูมิประเทศ ในการถ่ายภาพด้วยระบบเลเซอร์ถ้าใช้บนเครื่องบินจะเรียกว่า เครื่องกวาดภาพระบบเลเซอร์ทางอากาศ (Airborne Laser Scanner, ALS) ส่วนบนดาวเทียมจะเรียกว่า ระบบนำแสงตรวจจับและจัดการ (Light Detecting and Ranging, LiDAR) ในปัจจุบันมี่อนมาใช้ร่วมกับเทคนิคการสำรวจวัดด้วยสัญญาณดาวเทียม GPS โดยที่ความถูกต้องของค่าระดับจะอยู่ในช่วง 10 – 20 เมตร สำรวจด้วยเครื่องความถูกต้องของค่าระดับจะอยู่ในช่วง 10 – 25 เมตร

2.1.4 รายละเอียดการเปรียบเทียบวิธีการรังวัดหาค่าความสูงทั้ง 3 วิธี ตามตารางที่ 2

ตารางที่ 1 เปรียบเทียบความคลาดเคลื่อน และความถูกต้องของการรังวัดค่าระดับสูงจากหลายเทคนิค

(Nelson et al., 2009)

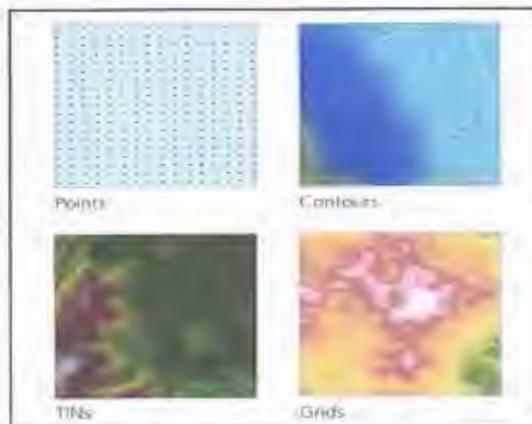
วิธี	ระยะเวลา	ความถูกต้อง	ความแม่นยำ	เวลา	ความแม่นยำ
GPS RTK	Variable but shorter, 2 sec	Very High (centimetre)-level	Variable, but usually about 1 cm.	Slow	Very accurate
RTK GNSS	Variable but usually 1 sec	Medium (centimetre)-level	Variable, but usually about 1 cm.	Slow	Very accurate
RTK GNSS + GNSS RTK	Depends on GNSS system and GNSS RTK system	Medium (centimetre)-level	Depends on GNSS system and GNSS RTK system	Medium	Very accurate
GNSS RTK + GNSS RTK	Depends on GNSS system and GNSS RTK system	Medium (centimetre)-level	Depends on GNSS system and GNSS RTK system	Medium	Very accurate
GNSS RTK + GNSS RTK	Depends on GNSS system and GNSS RTK system	Medium (centimetre)-level	Depends on GNSS system and GNSS RTK system	Medium	Very accurate
GNSS RTK + GNSS RTK	Depends on GNSS system and GNSS RTK system	Medium (centimetre)-level	Depends on GNSS system and GNSS RTK system	Medium	Very accurate
GNSS RTK + GNSS RTK	Depends on GNSS system and GNSS RTK system	Medium (centimetre)-level	Depends on GNSS system and GNSS RTK system	Medium	Very accurate
GNSS RTK + GNSS RTK	Depends on GNSS system and GNSS RTK system	Medium (centimetre)-level	Depends on GNSS system and GNSS RTK system	Medium	Very accurate
GNSS RTK + GNSS RTK	Depends on GNSS system and GNSS RTK system	Medium (centimetre)-level	Depends on GNSS system and GNSS RTK system	Medium	Very accurate
GNSS RTK + GNSS RTK	Depends on GNSS system and GNSS RTK system	Medium (centimetre)-level	Depends on GNSS system and GNSS RTK system	Medium	Very accurate
DEM	1 sec	High (metre)-level	Depends on DEM resolution and DEM type	Fast	Depends on DEM resolution and DEM type
DTM	1 sec	High (metre)-level	Depends on DEM resolution and DEM type	Fast	Depends on DEM resolution and DEM type
NFM (Grid)	1 sec	Medium (metre)-level	Depends on DEM resolution and DEM type	Fast	Depends on DEM resolution and DEM type
NFM (Grid)	1 sec	Medium (metre)-level	Depends on DEM resolution and DEM type	Fast	Depends on DEM resolution and DEM type
ASTER	2 sec	± 10 m (metre)-level	Depends on DEM resolution and DEM type	Medium	Depends on DEM resolution and DEM type
SRTM	2 sec	± 10 m (metre)-level	Depends on DEM resolution and DEM type	Medium	Depends on DEM resolution and DEM type

2.4 แบบจำลองความสูงสามมิติของภูมิประเทศ

โดยปกติแล้วแผนที่จะแสดงลักษณะภูมิประเทศเป็นพื้นผิวที่ต่อเนื่อง ซึ่งแตกต่างจากการใช้หน่วยพื้นที่ (Raster) แสดงการใช้ที่ดิน ซึ่งเป็นลักษณะของข้อมูลที่ไม่ต่อเนื่อง (Discrete data) พื้นผิวความสูงที่ต่อเนื่องสามารถแสดงด้วยเส้นชั้นความสูง (Contour line) ซึ่งเสมือนเป็นรูปหลากรูปแบบที่ช้อนกันอยู่เป็นชั้นๆ อย่างไรก็ตามเส้นชั้นความสูงไม่เหมาะสมที่จะใช้ในการวิเคราะห์เชิงตัวเลข (Numeric analysis) หรือการทำแบบจำลองมากนัก ด้วยเหตุนี้จึงได้มีการพัฒนาวิธีการต่างๆ ที่จะสามารถแสดงการเปลี่ยนทางความสูงสำหรับพื้นที่เชิงตัวเลขคือ แบบจำลองระดับสูงเชิงตัวเลข (Digital Elevation Model หรือ DEM) ซึ่งเป็นแบบจำลองที่มีแต่ข้อมูลระดับความสูงเพียงอย่างเดียว นอกจากนี้ยังมีการพัฒนาแบบจำลองภูมิประเทศเชิงตัวเลข (Digital Terrain Model หรือ DTM) ที่มีได้ท่านายถึงเฉพาะ ระดับความสูงเท่านั้น แต่ยังแสดงถึงข้อมูลลักษณะอื่นๆ ของภูมิประเทศด้วย เช่น ความชัน (Slope) การหันรับแสง (Aspect) หรือความสูงต่ำเชิงเจา (Shaded relief) เป็นต้น แม้ว่า DEM ถูกพัฒนาขึ้นเพื่อจำลองระดับความสูงของพื้นผิว แต่วิธีนี้ยังสามารถนำไปใช้ในการจำลองความแปรเปลี่ยนอย่างต่อเนื่องของพื้นผิวได้เช่นกัน บนพื้นที่สองมิติได้อีกด้วย

1. การแสดงข้อมูลความสูงต่ำของพื้นผิวในระบบภูมิสารสนเทศ

1.1 การแสดงลักษณะพื้นผิวสามารถแสดงได้หลากหลายลักษณะ เช่น แสดงโดยใช้จุดความสูง (Spot Height) เส้นชั้นความสูง (Contour Line) โครงข่ายสามเหลี่ยมไม่สมมาตร (Triangulated Irregular Network) และตารางกริด (Grid) ดังแสดงในรูปที่ 3



รูปที่ 3 การแสดงความสูง – ตัวอย่างพื้นผิวหลายรูปแบบในระบบภูมิสารสนเทศ

1.2 Points เป็นแบบจำลองความสูงที่เก็บค่าระดับสูงและตำแหน่งพิกัด x และ y แบบจุดต่อจุด

1.3 Contours หรือ เส้นชั้นความสูง ประกอบไปด้วยสองส่วน คือ contour line หรือเส้นโค้งที่จุดทุกจุดบนเส้นจะมีค่าระดับสูงเท่ากัน และ contour interval เป็นช่วงต่างค่าระดับสูงในการแสดงเส้น contour line

1.4 TINs (Triangulated Irregular Network) คือ แบบจำลองความสูงที่เก็บข้อมูลในรูปแบบเชิงเส้น (vector) โดยจะเก็บตำแหน่งของจุดที่มีค่าระดับสูงที่แต่ละจุดจะมีเส้นเชื่อมกันเป็นรูปสามเหลี่ยมที่ไม่ซ้อนทับกัน

1.5 Grids คือ แบบจำลองที่ประกอบด้วยตารางกริดที่มีขนาดสม่ำเสมอ โดยที่ในแต่ละช่องจะเก็บค่าความสูงที่เป็นตัวแทนของกริดไว้

2.5 การประเมินความถูกต้องเชิงตำแหน่งทางราบ

การกำหนดมาตรฐานข้อมูลภูมิสารสนเทศที่ใช้ในประเทศไทยอยู่ในขอบข่ายหน้าที่ของคณะกรรมการภูมิสารสนเทศแห่งประเทศไทย ที่ผ่านมาได้มีการศึกษารูปแบบของต่างประเทศเพื่อการปรับใช้มาตรฐานข้อมูลหลายเรื่องได้ถูกทยอยประกาศออกมามาเป็นลำดับ ดังนั้นจึงเป็นที่ผู้ที่เกี่ยวข้องควรต้องศึกษาตาม การประกาศใช้มาตรฐานต่างๆ ของคณะกรรมการชุดตึ่งกล่าวเพื่อให้การดำเนินการผลิตหรือใช้ข้อมูลภูมิสารสนเทศอยู่ในเกณฑ์อันเป็นที่ยอมรับ สำหรับแนวทางการตรวจสอบประเมินความถูกต้องเชิงตำแหน่งทางราบทองข้อมูลภาพและแผนที่ที่ได้จากการสำรวจระยะใกล้ตลอดจนการเทียบมาตรฐานจัดเป็นเรื่องสำคัญอีกเรื่องหนึ่งแนวปฏิบัติอันเป็นที่ยอมรับใช้กันอย่างกว้างขวางในต่างประเทศสามารถประยุกต์ใช้เพื่อการเทียบเคียงหรือการอ้างอิงสำหรับประเทศไทยได้เช่นกัน โดยมีขั้นตอนและหลักการการประเมินดังนี้

1. กำหนดจุดตรวจสอบ

จุดตรวจสอบต้องกระจายทั่วพื้นที่ภาพหรือแผนที่โดยให้มีระยะห่างประมาณร้อยละ 20 ของความยาวเส้นทางและมุมที่ยาวที่สุดของพื้นที่ จำนวนจุดตรวจสอบที่ใช้ต้องย่างน้อย 20 จุด (เพื่อให้สามารถใช้อธิบายข้อมูลในความหมายที่เข้าใจได้ง่าย เช่น หากต้องการประเมินที่ระดับความเชื่อมั่น 95 เปอร์เซ็นต์ก็แสดงว่า ยอมให้ค่าพิกัดของจุดทดสอบที่วัดได้จากภาพที่ต้องการตรวจสอบมีความผิดพลาดได้ไม่เกิน 1 จุด จากการวัดทดสอบ 20 จุด)

2. การประเมินความถูกต้อง

ความถูกต้องเชิงตำแหน่งของข้อมูลสำรวจจะใช้ไคลส์มาร์กอธิบายด้วยค่าที่คลาดเคลื่อนไปจากค่าที่แท้จริง การที่ลักษณะทางตำแหน่งของข้อมูลสำรวจจะคลาดเคลื่อนไปจากค่าจริงถือว่าเป็นความผิดพลาดทางเรขาคณิตของข้อมูล ซึ่งอาจมีผลมาจากการได้มาซึ่งข้อมูลทั้งจากระบบสำรวจและระบบการประมาณผลภาพ การประเมินความถูกต้องเชิงตำแหน่งของข้อมูลเป็นการสร้างความเชื่อมั่นในการนำข้อมูลไปใช้ การชี้วัดความถูกต้องอธิบายด้วยค่าความคลาดเคลื่อนที่หาจากวิธีการทางสถิติ

ตัวชี้วัดความถูกต้องเชิงตำแหน่งของข้อมูลสำรวจจะได้แก่

- ค่าเฉลี่ยความคลาดเคลื่อนกำลังสอง (Mean Square Error; MSE)
- รากที่สองค่าเฉลี่ยความคลาดเคลื่อนกำลังสอง (Root Mean Square Error; RMSE)
- ความคลาดเคลื่อนแนววงรอบ (Circular Error; CE)

3. การเทียบมาตรฐาน

ข้อมูลภาพหรือข้อมูลแผนที่ที่ได้จากการสำรวจจะมีผ่านการปรับแก้ความผิดพลาดทางเรขาคณิตและกำหนดพิกัดทางแผนที่ให้กับภาพแล้วสามารถสร้างความมั่นใจให้กับผู้ที่นำมาใช้งานได้ด้วยการเทียบความถูกต้องกับมาตรฐาน NSSDA (National Standard for Spatial Data Accuracy) หรือ มาตรฐานของ ASPRS (American Society of Photogrammetry and Remote Sensing Accuracy Standard) โดยมาตรฐาน NSSDA ไม่เขียนกับมาตรฐานของข้อมูลแผนที่กำหนดโดย คณะกรรมการเฉพาะกิจที่ แต่งตั้งโดย FGDC ของสหรัฐอเมริกาเพื่อใช้เป็นมาตรฐานในการรายงานความถูกต้องของข้อมูลเชิงพื้นที่ในรูปข้อมูลดิจิตอล ที่การได้มาซึ่งข้อมูลอาจมีความแตกต่างกันของเครื่องมือสำรวจและสามารถถูกแสดงผลที่ขนาดสเกลต่างกันออกไป ไม่ได้คงตัวเหมือนแผนที่พิมพ์ที่มีมาตรฐานกำกับอยู่ มาตรฐานนี้ถูกออกแบบมาเพื่อใช้ตรวจสอบและรายงานค่าความถูกต้องของข้อมูลเชิงพื้นที่ที่สามารถนำไปเปรียบเทียบกับค่าที่ยอมรับได้ตามแต่การประยุกต์ใช้ของผู้ใช้ก้าวคือ ผู้ใช้สามารถเทียบกับความถูกต้องตามข้อกำหนดที่ภาคส่วนผู้ใช้ข้อมูลยอมรับ ค่ามาตรฐาน NSSDA มีการคำนวณที่อิงหลักการทางทางสถิติแสดงเป็นค่าความคลาดเคลื่อนมาตรฐาน (Standard Error) ตามระดับความเชื่อมั่นหนึ่ง ๆ มีหน่วยเป็นระยะภาคพื้นดิน มาตรฐาน ASPRS เป็นมาตรฐานที่กำหนดเพื่อใช้กับการประเมินแผนที่ รายงานความถูกต้อง ของข้อมูลเป็นค่าความถูกต้อง

ภาคพื้นดิน (Ground Scale Accuracy) โดยใช้ค่า RMSE เป็นค่าแสดง ขีดจำกัดสูงสุดที่ยอมให้เกิดได้เมื่อ拿来ข้อมูลเชิงพื้นที่นั้นไปทำเป็นแผนที่ที่ขนาดตราส่วนหนึ่ง ๆ ก็ล้วนคือ เพื่อให้สามารถเปรียบเทียบได้ว่าข้อมูลที่ประเมินนั้นสอดคล้องกับแผนที่ที่ระดับมาตรฐานที่พัฒนามาจากมาตรฐาน NMAS (The National Map Accuracy Standard) อันเป็นมาตรฐานที่ใช้กับแผนที่พิมพ์มาแต่เดิม เป็นประโยชน์ต่อการสร้างความมั่นใจในการนำข้อมูลเชิงพื้นที่ไปจัดทำเป็นแผนที่หรือนำเสนอเป็นภาพพิมพ์ที่ผู้ใช้งานสามารถประเมินความถูกต้องของค่าที่อ่านจากข้อมูลนี้ได้โดยไม่ต้องใช้การอ้างอิงกับตารางมาตรฐานใดสูตรที่เกี่ยวข้องกับการประเมินความถูกต้องเชิง ตำแหน่ง แนวราบตามหลักการต่าง ๆ ดังกล่าว มีดังนี้

1. ค่าเฉลี่ยความคลาดเคลื่อนกำลังสอง

- ทางเหนือ (X) $MSE_x = \frac{1}{n} \sum_{i=1}^n (\delta_{x,i})^2$
- ทางตะวันออก (Y) $MSE_y = \frac{1}{n} \sum_{i=1}^n (\delta_{y,i})^2$

2. รากที่สองค่าเฉลี่ยความคลาดเคลื่อนกำลังสอง

- ทางเหนือ (X) $RMSE_x = (MSE_x)^{1/2}$
- ทางตะวันออก (Y) $RMSE_y = (MSE_y)^{1/2}$
- ความคลาดเคลื่อนโดยรวม $RMSE_{xy} = (RMSE_x^2 + RMSE_y^2)^{1/2}$

เมื่อ $\delta_{x,i}$ คือค่าผลต่างที่กัดทางแกน x ของจุดที่ i

$\delta_{y,i}$ คือค่าผลต่างที่กัดทางแกน y ของจุดที่ i

n คือจำนวนจุดตรวจสอบ

3. ความคลาดเคลื่อนแนววางขอบตามมาตรฐาน NSSDA

กรณีที่ 1 ความคลาดเคลื่อนทาง X และ Y ใกล้เคียงกัน กระจายเป็นโค้งปกติ ($RMSE_{min} / RMSE_{max}$ มีค่าอยู่ระหว่าง 0.6 – 1.0)

$$CE_{95} = 1.7308(RMSE_{xy}) \quad \text{ที่ระดับความเชื่อมั่น } 95 \text{ เปอร์เซ็นต์}$$

$$CE_{90} = 1.5175(RMSE_{xy}) \quad \text{ที่ระดับความเชื่อมั่น } 90 \text{ เปอร์เซ็นต์}$$

กรณีที่ 2 ความคลาดเคลื่อนทาง X และ Y ไม่ใกล้เคียงกัน คือเป็นทิศทางใดทิศทางหนึ่ง ($RMSE_{min} / RMSE_{max}$ มีค่าน้อยกว่า 0.6)

$$CE_{90} = 1.0730(RMSE_x + RMSE_y) \quad \text{ที่ระดับความเชื่อมั่น } 90 \text{ เปอร์เซ็นต์}$$

4. การเทียบมาตรฐานส่วนเพื่ออังมาตรฐาน ASPRA (เทียบเคียงกับข้อกำหนดมาตรฐานแผนที่ Class 1 USGS)

$$S = \text{ROUND}(3937 \times RMSE_{xy})$$

เมื่อ S คือ Scale Denominator

$RMSE_{xy}$ คือค่าความคลาดเคลื่อนเฉลี่ยโดยรวมของข้อมูลเชิงพื้นที่ที่ต้องการ
เทียบ (เมตร)

ROUND คือฟังก์ชันการปัดเศษตามจำนวนหลักที่ต้องการ (เช่น กำหนดให้ปัด
เลขหลักหน่วยและหลักสิบออกเพื่อให้แสดงมาตราส่วนลงตัวที่หลักร้อยเป็นต้นไป)

ตัวอย่างเช่น ผลการตรวจสอบได้ค่าความคลาดเคลื่อนโดยรวมเท่ากับ 22.89 เมตร โดย
ผิดพลาดทาง X และ Y เท่ากับ 21.08 และ 8.93 เมตร ตามลำดับ เมื่อหาอัตราส่วนความผิดพลาดทั้ง
สองทิศทาง โดยเอาค่าที่น้อยเป็นตัวตั้งได้เท่ากับ 0.42 ซึ่งน้อยกว่า 0.6 จึงถือว่าความผิดพลาดทั้งสองทิศทางไม่
ใกล้เคียงกัน (ไม่เป็นโค้งปกติ) ดังนั้น ค่า CE (95%) จะหาจาก $1.22385 \times (21.08+8.93)$ นั่นคือค่าความ
คลาดเคลื่อนเฉลี่ยตามมาตรฐาน NSSDA ของข้อมูลภูมิประเทศที่ 36.73 เมตร ที่ระดับความเชื่อมั่น 95%
นอกเหนือนี้เมื่อเทียบมาตรฐานแผนที่ Class 1 USGS ตามสมการที่ 8 จะได้ว่าเทียบเท่าแผนที่มาตราส่วน
1:90,100 เป็นต้น

2.6 การประเมินความถูกต้องเชิงตัวแหน่งทางดิ่ง

ความถูกต้องในแนวตั้งสำหรับข้อมูลที่ให้ค่าความสูงของพื้นที่เป็นสิ่งสำคัญและเป็นเรื่องที่ต้อง¹
มีการประเมินเพื่อให้เกิดความมั่นใจในข้อมูลของผู้ใช้งานที่ประยุกต์ข้อมูลสักขีณะนี้ อาทิเช่น งานด้านสมุทร
ศาสตร์ การจัดการน้ำท่วมในพื้นที่ นิเวศวิทยาพื้นที่ชั่วนิรันดร์ งานก่อสร้างโครงสร้างพื้นฐาน เป็นต้น ใน
สหราชอาณาจักรและออสเตรเลีย ความถูกต้องของข้อมูลภูมิศาสตร์ที่ให้ค่าความสูงของพื้นที่จะต้องได้รับการตรวจสอบรับรองความถูกต้อง²
เพราžeถือว่าเป็น ข้อมูลที่เมื่อถูกนำไปใช้สามารถส่งผลต่อชีวิตและทรัพย์สินของสาธารณะได้ มาตรการหนึ่งที่
ใช้ก็คือ การตรวจสอบและรับรองมาตรฐาน โดยอิงมาตรฐาน National Map Accuracy Standards (NMAS)
และ National Standard for Spatial Data Accuracy (NSSDA) เกณฑ์ที่เปรียบเทียบตั้งตาร่างที่ 1 มาตรฐาน
NSSDA กำหนดให้ความถูกต้องทางดิ่งของข้อมูลอธิบายด้วยค่า RMSE ของข้อมูล ซึ่งไม่เหมือนกับมาตรฐาน
NMAS ที่ใช้ค่าซีดจำกัดที่ขึ้นกับมาตราส่วนและเส้นทั้งความสูงในแผนที่ อよ่างไรก็ตาม NSSDA และ NMAS มี
ความสัมพันธ์กันดังนี้

$$NMAS\ CI = 3.2898 (RMSE_z)$$

$$NMAS\ CI = Accuracy_{(z)} / 0.5958$$

เมื่อ $Accuracy_{(z)} = 1.9600 (RMSE_z)$ (การกระจายของค่าความคลาดเคลื่อนต้องเป็นโค้งปกติ)

ถ้าการกระจายตัวของค่าความคลาดเคลื่อนไม่เป็นโค้งปกติ ASPRSแนะนำให้หา $Accuracy_{(z)}$
ที่ เปอร์เซ็นต์ไทล์ที่ 95 ความเบี้ยของโค้งชุดข้อมูลความคลาดเคลื่อนพิจารณาจากค่า skewness ต้องไม่เกิน ± 5

ตารางที่ 2 เปรียบเทียบเกณฑ์มาตรฐานความถูกต้องเชิงตำแหน่งแนวตั้งของ NMAS และ NSSDA

NMAS Equivalent contour interval	NSSDA RMSE _z		NSSDA Accuracy _(z)		Required accuracy for reference data for "tested to meet"
	(ft.)	(cm.)	(ft.)	(cm.)	
0.5	0.2	4.6	0.3	9.1	0.10
1.0	0.3	9.3	0.6	18.2	0.20
2.0	0.6	18.5	1.2	36.3	0.40
4.0	1.2	37.0	2.4	72.6	0.79
5.0	1.5	46.3	3.0	90.8	0.99
10.0	3.0	92.7	6.0	181.6	1.98

Source: Martin Flood (2004). ASPRS Lidar Committee (PAD).

3. สรุปสาระและขั้นตอนการดำเนินการ

หลักการและเหตุผล

น้ำท่วมที่เกิดจากน้ำทลากเป็นปัญหาใหญ่ที่มีมาช้านาน และเป็นปัญหาที่ก่อให้เกิดความเสียหายเป็นวงกว้าง ในอัตตการที่เราระดับน้ำท่วมเป็นเรื่องที่ทำไม่ค่อยจะทันต่อเหตุการณ์และเป็นการเดือนแบบพื้นที่ใหญ่ๆ ไม่แม่นยำ เนื่องจากขั้นตอนการบูรณาการจัดการข้อมูลน้ำท่วมยังไม่ครบกระบวนการที่ควรจะเป็น ทั้งการประยุกต์ใช้ภาพถ่ายทางอากาศหรือภาพถ่ายดาวเทียมมาประเมินพื้นที่น้ำท่วมที่เคยเกิดก่อน ไม่ครอบคลุมและยังไม่ละเอียดพอ

ปัจจุบันเทคโนโลยีการสำรวจด้วยภาพถ่ายทางอากาศได้พัฒนามาไกลและยังมีต้นทุนที่ถูกกว่าบุคคลน้อยมาก โดยเทคโนโลยีที่ว่านี้คือการถ่ายภาพจากอากาศยานไร้คนขับ ซึ่งเทคโนโลยีนี้ เราสามารถที่จะถ่ายภาพแนวตั้งและนำภาพถ่ายที่ได้มามีเคราะห์หาผลลัพธ์ ซึ่งจะอธิบายในโครงการเล่มนี้ ซึ่งเทคโนโลยีนี้มีข้อดีคือ เราสามารถระบุให้อาชญาณไร้คนขับบินในเพดานบินที่ไม่สูงมาก ซึ่งต่างจากการใช้เครื่องบินที่ต้องมีเพดานบินต่ำ แต่อากาศยานไร้คนขับสามารถก้าวหน้าเพดานบินต่ำๆ ได้ ซึ่งผลที่ได้คือภาพถ่ายที่ได้จะมีความละเอียดสูงและมีความถูกต้องที่มากกว่าและเป็นปัจจุบันตามเหตุการณ์ที่เราต้องการ ซึ่งข้าพเจ้าเห็นว่าเราสามารถนำเทคโนโลยีนี้มาประยุกต์ใช้กับงานทางอุทกวิทยาและนำไปพัฒนาต่อยอดกับภารกิจต่างของกรมชลประทานได้ดีอย่าง

วัตถุประสงค์

1. เพื่อวิเคราะห์และประมาณผลพื้นที่น้ำท่วมโดยใช้ภาพถ่ายจากอากาศยานไร้คนขับเพื่อวิเคราะห์ภาพถ่ายที่ได้จากอากาศยานไร้คนขับ
2. เพื่อจัดทำแผนที่น้ำท่วมที่ประมาณผลจากภาพถ่ายที่ได้จากอากาศยานไร้คนขับโดยใช้โปรแกรมคอมพิวเตอร์
3. เพื่อนำผลลัพธ์ที่ได้มาประยุกต์ใช้งานทางอุทกวิทยา

เป้าหมาย

จัดทำแผนที่ภาพถ่ายพื้นที่น้ำท่วมข้าหากบริเวณเทศบาลตำบลตลาดเตี้ยฯ อำเภอหล่มสัก จังหวัดเพชรบูรณ์ช่วงระหว่างเดือนเมษายนถึงเดือนธันวาคม พ.ศ.2564

ขั้นตอนการดำเนินการ

1. วางแผนการก้าวหน้าทางจุด GCP (Ground Control Point) หรือการสร้างจุดควบคุมภาคพื้นดิน โดยปกตินิยมหาจากจุดที่ปรากฏในแผนที่ภูมิประเทศ หรือการเก็บค่าพิกัดของจุดจากเครื่องก้าวหน้าตัวแทนบนโลก (GPS) แต่ในที่นี้จะก้าวหน้าจุด GCP โดยใช้กล้องสำรวจชนิด Total Station หรืออุปกรณ์รับสัญญาณดาวเทียมชนิด RTK เป็นตัวก้าวหน้าจุดพิกัด โดยตัวแทนการก้าวหน้าจุด GCP นั้นควรจะกำหนดในที่ๆ มองเห็นได้ชัดเจนจากบนอากาศ ไม่มีสิ่งกีดขวางมากนั้น และไม่ควรก้าวหน้าตัวแทนใกล้กับอาคารสูง ควรวางใน

ตัวแทนที่มองเห็นได้ชัด อาทิ เช่น สะพาน พื้นที่โล่งไม่มีต้นไม้ โดยควรวางให้ครอบคลุมพื้นที่ที่มีความสูง ต่ำ ต่างกันในแต่ละจุด เป็นต้น

2.จัดหาอุปกรณ์ที่จะนำมาสร้างจุด GCP ดังนี้

2.1 สีแดง 1 กระป๋อง (ไม่จำเป็นต้องเป็นสีขาว-แดง เป็นสีอื่นก็ได้ที่สามารถมองเห็นได้จากโดรน

2.2 เป้าไว้นลขนาด โดยพิมเป็นรูปสี่เหลี่ยมขนาด 1 เมตร x 1 เมตร ดังแสดงในรูปที่ 4



รูปที่ 4 เป้า GCP ขนาด 1 x 1 เมตร

3.ทำการกำหนดจุด GCP ในพื้นที่โครงการตามแผนที่วางไว้ในข้อ 1 โดยใช้กล้องสำรวจนิค Total Station หรืออุปกรณ์รับสัญญาณดาวเทียมชนิด RTK เพื่อหาค่าพิกัดของจุด GCP โดยหมุด GCP ต้องเป็นหมุดที่มีลักษณะมั่นคงแข็งแรง อาจจะทำมาจาก น็อตสกรูพร้อมแผ่นเหล็กซึ่งหุ้มด้วยกาว

4.ใช้เป้าไว้นลสีแดงขาว วางคลุมจุด GCP ที่จัดทำขึ้น

5.กำหนดพื้นที่การบินถ่ายภาพโดยใช้ Application PIX4D เพื่อกำหนดขอบเขตบริเวณที่จะถ่ายภาพ โดยกำหนดเพดานบินที่ความสูงจากพื้น 90 เมตร หรือตามความเหมาะสมแต่ละพื้นที่ กล่าวคือถ้าบินที่เพดานบินสูงขึ้นจะถ่ายภาพได้ครอบคลุมพื้นที่ได้มากขึ้น แต่จะได้ความละเอียดของภาพลดลง

6.เริ่มบินถ่ายภาพโดยอากาศยานไร้คนขับ ซึ่งขั้นตอนนี้จะเป็นการให้อากาศยานไร้คนขับบินแบบอัตโนมัติ โดยที่ผู้ใช้ไม่ต้องควบคุม ซึ่งอากาศยานไร้คนขับจะทำงานตามโปรแกรมที่เราทำไว้ในขั้นตอนที่ 5 แบบอัตโนมัติ

7.นำภาพที่ถ่ายได้จากอากาศยานไร้คนขับมาวิเคราะห์โดยใช้โปรแกรม Agisoft Metashape

8.วิเคราะห์ ตรวจสอบ และสรุปผล

4. ภาพถ่ายขั้นตอนการดำเนินงาน

1. สำรวจจุดควบคุมทางราบ Ground Control Point (GCP)



รูปที่ 5 แสดงการทำหมุดควบคุมทางราบ



รูปที่ 6 แสดงการสำรวจตำแหน่งพิกัดจุดควบคุม โดยวิธีการด้วยกล้อง Total Station



รูปที่ 7 แสดงการสำรวจตำแหน่งพิกัดจุดควบคุม โดยวิธีรอบด้วยกล้อง Total Station



รูปที่ 8 แสดงการสำรวจตำแหน่งพิกัดจุดควบคุม โดยวิธีรอบด้วยกล้อง Total Station

2.ขั้นตอนการวิเคราะห์ภาพถ่ายทางอากาศโดยโปรแกรม Agisoft Metashape Professional

2.1 เปิดโปรแกรม Agisoft Metashape Professional



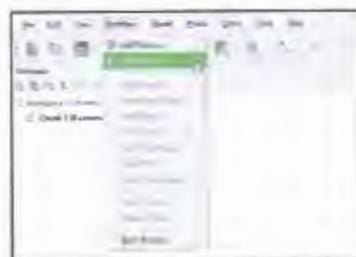
2.2 ไปที่แถบเมนู เลือก Tools แล้วเลือก Preferences...



2.3 หน้า Preferences เลือก Tab GPU ให้เลือก GPU Devices เพื่อให้การคำนวณช่วยในการประมวลผล จากนั้นกด OK

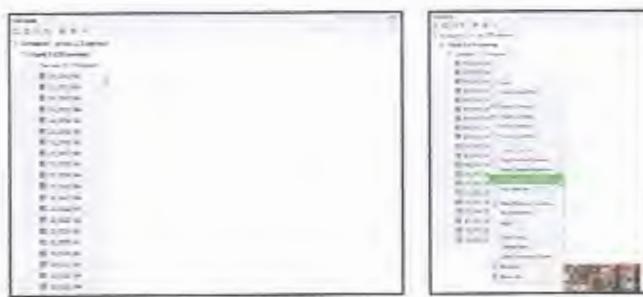


2.4 ไปที่แบบเมนู เลือกเมนู WorkFlow เลือก Add Photos (เลือกที่ลักษณะ)
หรือ Add Folder (เลือกทั้งเพิ่ม) โดยไปที่ๆเก็บไฟล์ภาพที่ได้จากอากาศยานไว้ค้นขึ้น



ในที่นี่เลือก Add Folder โดย เพื่อเลือกภาพที่ถ่ายไว้ทั้งหมดใน Folder

2.5 ในแบบพื้นที่ Work space ให้คลิกเลือกภาพทั้งหมดที่เรา Add เข้ามา

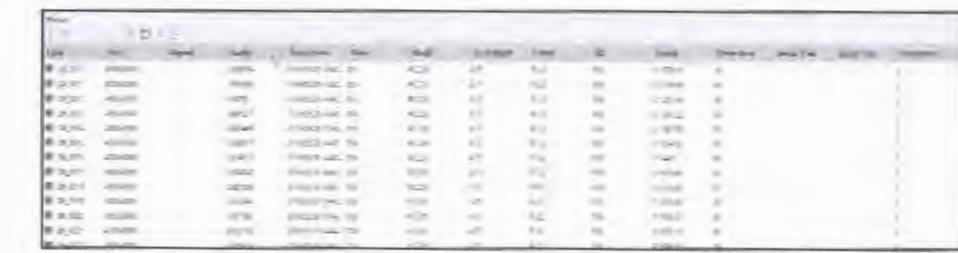


จากนั้นคลิกขวาแล้วเลือก Estimate Image Quality เลือก All camera แล้วกด OK ขั้นตอนนี้ทำเพื่อให้โปรแกรมคัดเลือกภาพที่มีคุณภาพดีลดความผิดพลาด(Error) ในการประมวลผล

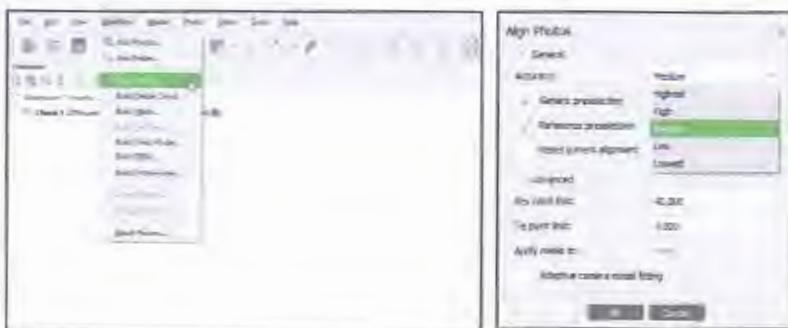
2.6 ไปที่แบบเมนู เลือก View แล้วเลือก Photos จากนั้นจะปรากฏหน้าต่างแสดงภาพถ่าย
ขึ้นมาในตัวโปรแกรม



ที่หน้าต่าง Photos ที่ปรากฏขึ้นมาคือ Icon  และเลือก Details แล้วให้คุณปั๊ง Quality โดยเลื่อนหาภาพที่มีค่า Quality น้อยกว่า 0.500 และให้ลับภาพที่มีค่าน้อยกว่าออกไป



2.7 ไปที่ແນບເມນູເລືອກ Workflow จากນີ້ເລືອກຄໍາສັ່ງ Align Photos โดยຂັ້ນຕອນນີ້ຈະເປັນຂັ້ນຕອນການນຳກາພມາຈັດເຮັງແລວເລືອກເຈົ້າດູຂອງກາພທີ່ເໝື່ອນກັນມາສຽງເປັນ Point Cloud



ແຖນ General

Accuracy ກີ່ຈະມີໄລເລືອກ 5 ແບບ ແສດຖິ່ງຄວາມຄຸກຕອງຂອງງານ

- Highest ຈະມີຄວາມຄຸກຕອງຂອງຈຸດຂອນມູລສູງສຸດ ທໍາໃຫ້ໃຊ້ເລາ Process ນານນາກ
- lowest ຈະມີຄວາມຄຸກຕອງຕໍ່າສຸດ ໄກສະລານອຍທີ່ສຸດ

ສິ່ງຄາເລືອກ Highest ແລວມສາມາດຮັບ align photos ໄດ້ກ່ອງເລືອກຄວາມລະເອີຍດໍໃຫ້ກວາເດີມ
ຍາຈເປັນ medium ອີ່ໂລ low

Generic Preselection ຈະຄໍານວນທີ່ກ່ອນກັນຂອງກາພທີ່ຄວາມລະເອີຍດໍຕໍ່າສຸດທີ່ສາມາດ
ນຳກາພມາຄັດເລືອກຈຸດໄດ້ໂດຍໃນທອງນີ້ກັດຂອງກາພ

Reference Preselection ຈະຄໍານວນແບບນີ້ມີຄາວັງອີງສູງຕໍ່າ ໂດຍການນັ້ນຕອງມີຄໍາ ພຶກດໍ x,y,z
ຈະທໍາໃຫ້ສາມາດຈັດເຮັງກາພແລະຄໍານວນໄດ້ເຮັງຂຶ້ນ ໂດຍຂັ້ນຕອນນີ້ໄດ້ເລືອກທັງຄູ່

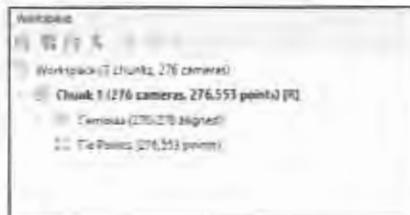
แบบ Advance

Key point limit ในมีการปรับแก้ คือใช้ค่าตั้งแต่ มีไว้สำหรับเวลาจัดเรียงรูปภาพจะนำจุดที่เหมือนกันตามค่าที่เราใส่ ถ้าไม่สามารถเรียงภาพได้ ก็อาจจะมีการเพิ่มตัวเลขให้มากขึ้น แต่ก็จะใช้เวลาในการคำนวณมากขึ้นตามไปด้วย

Tie point limit ค่านี้แสดงถึงค่าที่บ่งชี้ว่าในภาพมีจุดที่เหมือนกัน แล้วเลือกจุดที่ซ้ำกันมาเรียงเรียงเป็นโมเดล

Adaptive camera model fitting เลือกคลิกถูกไว้เพื่อที่โปรแกรมสามารถปรับจำนวนมากน้อยของจุดตามความเหมาะสมได้ เมื่อเลือกได้แล้วก็กด OK ก็จะเริ่มคำนวณ

หลังจากที่ Align Photo เสร็จแล้ว ก็ต้องมาเช็คภาพที่เรา align นั้นจัดเรียงภาพได้ครบถ้วนภาพไหน โดยตุ๊กๆที่ Work space กดเครื่องหมาย ที่ chunk จากด้านข้างเราจะเห็นได้วาภาพจัดเรียงและสามารถคำนวณครบถ้วนทุกภาพ (276/276 aligned)



ในกรณีที่ไม่ครบ แก้ไขโดยเข้าไปคุยกับภาพใหม่ที่มีตัวอักษร NA และจะภาพนี้ไม่สามารถสามารถคำนวณได้เราต้องกดเลือกภาพนั้นแล้วคลิกขวา เลือก align selected cameras ทำซ้ำไปเรื่อยๆ จนกว่าจะหายครบถ้วนภาพ แต่ถ้าทำแล้วไม่หายแสดงว่าภาพนี้ไม่สามารถคำนวณได้

ภาพที่ได้หลังจากเสร็จสิ้นขั้นตอน Align Photos จะได้รูปที่ 8 ด้านล่างนี้ ภาพที่ได้คือจุด Tie Points ที่ได้จากการคำนวณ จากนั้นให้บันทึกไฟล์ โดยไปที่แถบเมนูแล้วเลือก File เลือก Save As

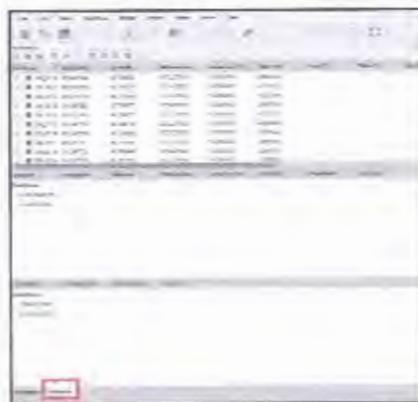


รูปที่ 9 จุด Cloud Point ที่ได้หลังจากขั้นตอน Align Photos

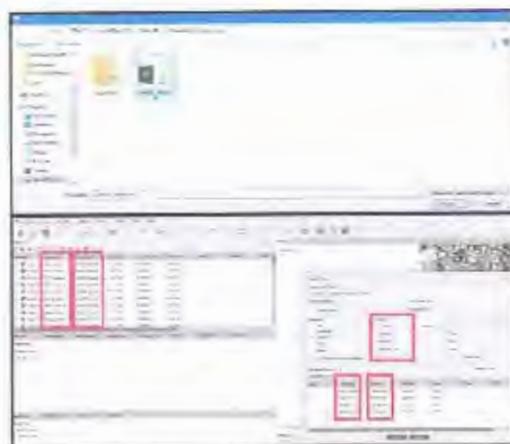
2.8 การแปลงพิกัด

เลือกแถบ Reference ที่มุมล่างซ้าย จากนั้นให้คลิกเลือกที่คำสั่ง Convert  เพื่อเปลี่ยนระบบพิกัดจาก WGS84 เป็น UTM

2.9 ขั้นตอนการใส่จุด Ground Control Points : GCP โดยเป็นขั้นตอนเพิ่มความถูกต้องเชิงตำแหน่งของไม้เดล โดยไปที่แถบเมนูด้านล่างซ้าย เลือก Reference



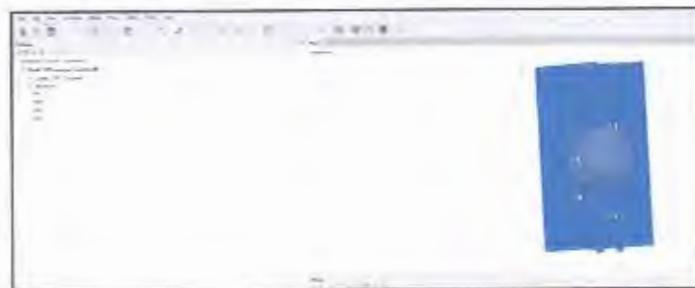
ไปที่แถบเมนูเลือก Import  แล้วเลือกไฟล์ข้อมูลพิกัดหมุด GCP ที่เตรียมไว้ กด Open



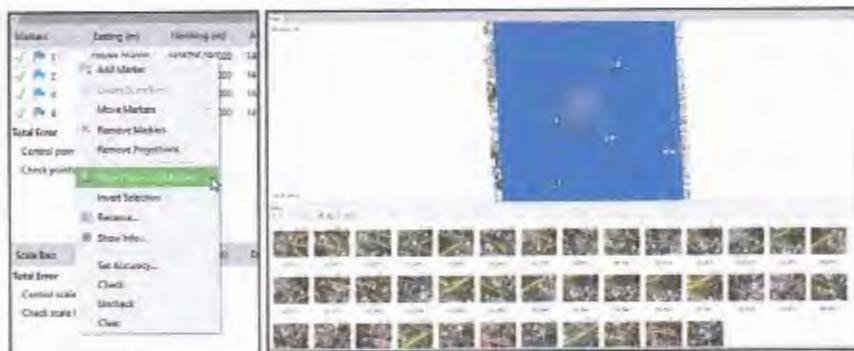
หน้าต่าง Import CSV

- Coordinate System ให้เลือกพิกัดให้ตรงกับ GCP ที่เราทำจากการสำรวจ
- Delimiter ให้เลือก Comma หรือตามการตั้งค่าไฟล์ CSV ของเรา

- Columns ตรงช่อง Easting กับ Northing ให้ตั้งค่าให้เรียงตรงกันกับพิกัดของภาพถ่าย ดังตัวอย่างภาพทางซ้าย Easting กับ Northing จะสลับกัน เพราะฉะนั้นให้ตั้งค่าตามตัวอย่างได้เลย จากนั้นกด OK และเลือก Yes To All



จะปรากฏขึ้นมาที่หน้า Workspace และหน้า Model จากนั้นให้คลิกขวาที่รูปทรงหมายเลข 1 เลือกคำสั่ง Filter Photos by Markers จะปรากฏขึ้นมาที่ภาพถ่ายดังแสดงในรูป



ให้ Double Click ที่รูปที่มีลงขึ้นอยู่ จะเป็นการเปิดภาพถ่ายที่มีจุด GCP อยู่ในภาพขึ้นมา จากนั้นให้ทำการย้ายลงหมายเลข 1 โดยการ Click ซ้ายที่จุดที่ต้องการแล้วลากไปหาจุด GCP (สามารถขยายภาพได้เพื่อให้ตรงกับจุด GCP มากที่สุด) เมื่อเราเลื่อนลงเข้าไปหาจุด GCP แล้ว ระบบจะเปลี่ยนจากสีเทาเป็นสีเขียว ดังแสดงในภาพด้านล่าง

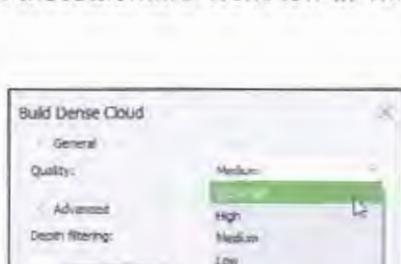


โดยท้าชี้จันครบทุกภาพที่มีร่องอยู่ และทุก Marker ให้ครบ เมื่อทำจนครบทุก Marker แล้ว ให้ดูที่ Reference – Error(m) ดังรูปตัวอย่าง

Camera	Setting (m)	Northings (m)	Altitudes (m)	Accuracy (m)	Error (m)	Min (m)	Max (m)	Mean (m)
/	180.000	100.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	200.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	300.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	400.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	500.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	600.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	700.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	800.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	900.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	1000.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	1100.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	1200.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	1300.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	1400.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	1500.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	1600.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	1700.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	1800.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	1900.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	2000.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	2100.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	2200.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	2300.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	2400.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	2500.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	2600.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	2700.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	2800.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	2900.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	3000.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	3100.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	3200.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	3300.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	3400.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	3500.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	3600.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	3700.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	3800.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	3900.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	4000.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	4100.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	4200.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	4300.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	4400.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	4500.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	4600.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	4700.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	4800.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	4900.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	5000.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	5100.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	5200.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	5300.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	5400.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	5500.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	5600.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	5700.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	5800.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	5900.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	6000.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	6100.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	6200.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	6300.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	6400.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	6500.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	6600.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	6700.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	6800.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	6900.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	7000.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	7100.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	7200.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	7300.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	7400.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	7500.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	7600.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	7700.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	7800.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	7900.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	8000.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	8100.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	8200.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	8300.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	8400.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	8500.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	8600.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	8700.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	8800.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	8900.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	9000.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	9100.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	9200.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	9300.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	9400.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	9500.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	9600.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	9700.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	9800.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	9900.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
/	180.000	10000.000	100.000	0.00000	0.00000	-	-	-
Total Error					0.00000			0.000
Control points								0.000
Check points								0.000

Markers	Setting (m)	Northings (m)	Altitudes (m)	Accuracy (m)	Error (m)	Projections	Error (%)
Pt 1	739488.000000	1358756.390000	146.402000	0.000000	0.000215	13	0.25
Pt 2	738286.870000	1354598.790000	145.260000	0.001000	0.000786	13	0.26
Pt 3	736206.855000	1356417.790000	144.740000	0.000500	0.000871	13	0.26
Pt 4	735499.850000	1359347.790000	145.820000	0.000500	0.001576	13	0.35
Total Error					0.010522		0.142
Control points							
Check points							

2.10 Build Dense Cloud โดยขั้นตอนนี้เป็นการเพิ่มจำนวนจุดของ tile point ใหมากขึ้น ก่อนที่จะไปสร้างพื้นผิวในขั้นตอน Mesh ขั้นตอน Dense Cloud เป็นการเพิ่มจำนวนจุดของ tile point ใหมากขึ้น ก่อนที่จะไปสร้างพื้นผิวในขั้นตอน Mesh โดยไปเลือกแท็บ Workflow แล้วเลือก Build Dense Cloud



แบบ Quality จะมีให้เลือก 5 แบบ แสดงถึงความละเอียดของจุดที่ต้องการเพิ่มขึ้นมา

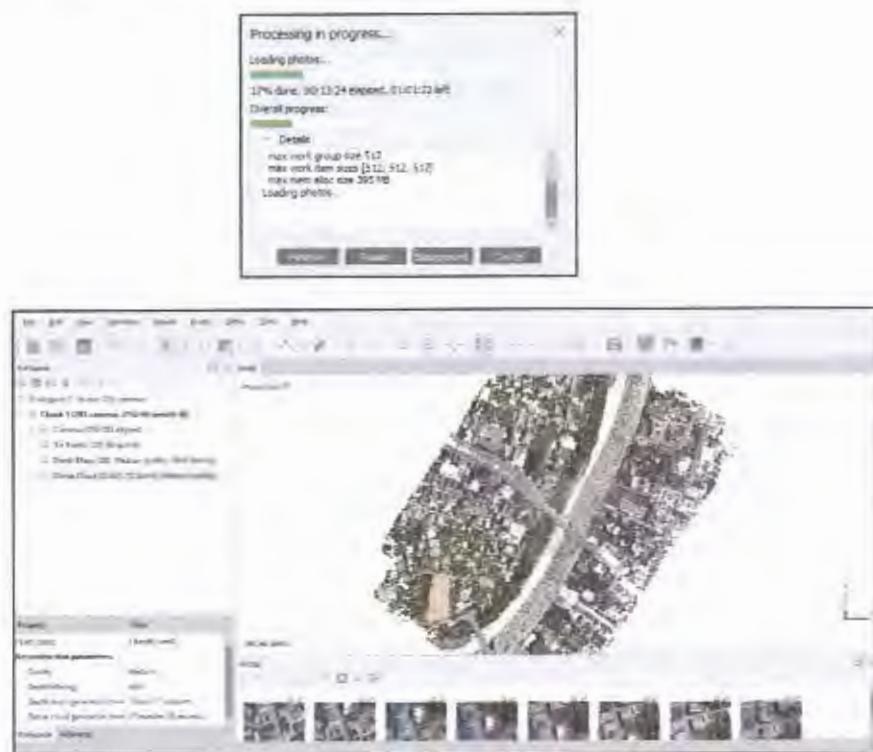
- Ultra high จะมีความละเอียดของจุดข้อมูลสูงสุด ทำให้ใช้เวลานานมาก
- lowest จะมีความละเอียดต่ำสุด ใช้เวลาอยู่ที่สุด

แบบ Depth filtering มีให้เลือกอยู่ 4 แบบซึ่งแต่ละแบบก็จะมีความต่างกัน

- Disabled แบบทั่วไปไม่เฉพาะเจาะจง มีการเพิ่มจำนวนจุดขึ้นมา
- Mild เป็นการเพิ่มรายละเอียดไม่มากจนเกินไปเน้นให้ผิวเรียบสมูท
- Moderate เป็นการเพิ่มจำนวนจุดให้พอตีสนับสนุนการทำให้ข้อมูลไม่ชรุยระ

จนเกินไป

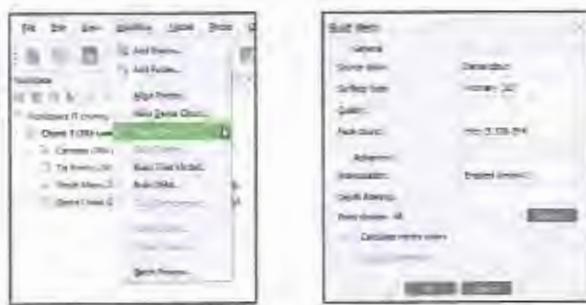
- Aggressive เป็นการลงรายละเอียดเพิ่มจุดให้เยอะๆ มีความละเอียดสูงแต่ถ้าข้อมูลไม่เพียงพออาจทำ ให้ผิดเพี้ยนได้ จางนั้นก็คือ OK



รูปที่ 10 เสร็จสิ้นกระบวนการ Dense Cloud

2.11 Mesh

ไปที่แบบ Workflow แล้วเลือก Build Mesh



Surface type จะมีให้เลือก 2 แบบ คือ

- Height field จะคำนวณภาพพื้นผิวแบบบูรณา רבตั้งจากภูมิประเทศ มองจาก top view เหมาะสำหรับท้า แผนที่ ภูมิประเทศ เพราะใช้ RAM น้อย คำนวณเร็ว ใช้การแบบ Arbitrary
- Arbitrary จะใช้การคำนวณพื้นผิวในทุกทิศทุกทางเพื่อให้มีความมีความรุนแรง เหมาะสำหรับทำโมเดล วัสดุ หรือโมเดลปีก เป็นรูปทรง แต่ใช้ RAM มาก ใช้เวลาในการคำนวณ

Source data คือแหล่งที่มาของข้อมูลเดือกดูแล้วจะเอาจุดจากจุดหนึ่งตอนไหนมาสร้างพื้นผิว โดยมีให้เลือกจาก 3 แหล่งที่มา

- Sparse Cloud จะนำข้อมูลจาก tile point จากขั้นตอน align photo
- Dense Cloud จะนำข้อมูลจากขั้นตอนกอนหนามาคำนวณ
- Depth Maps เป็นชุดข้อมูลที่สร้างพร้อมกันตอนสร้าง Dense Cloud

(คล้าย Dense Cloud)

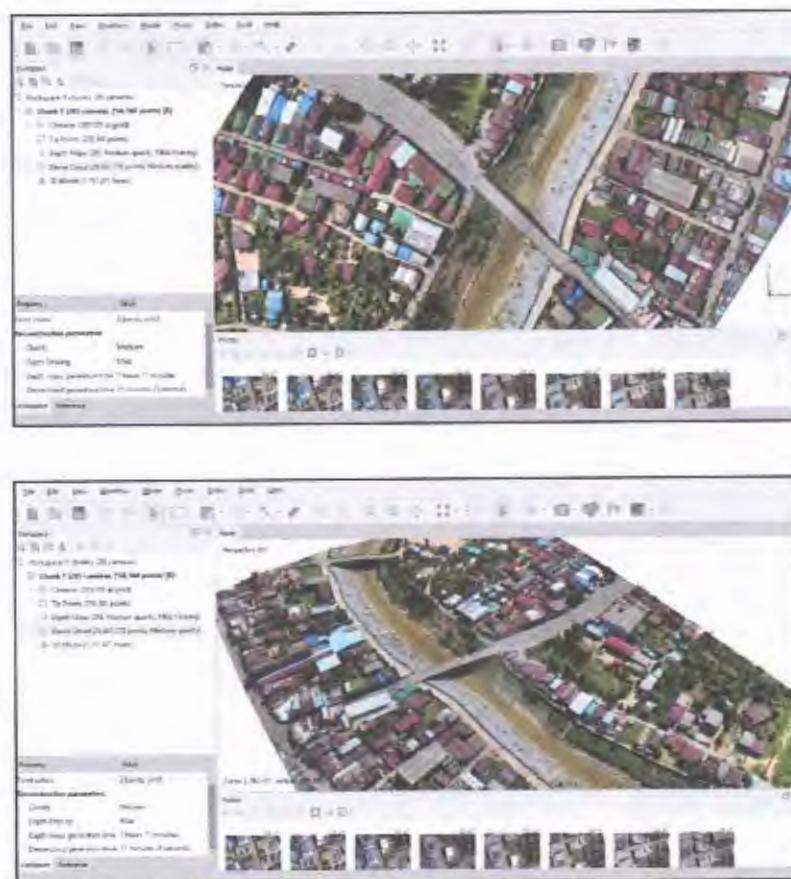
Face count ก็ให้เลือกความถี่ของการพื้นผิวโดยจะบอกจำนวนโดยประมาณของ หน้า โครงข่ายที่เชื่อมกัน ระหว่างจุดแต่ละจุด

Interpolation เป็นการปรับแก้พื้นผิวข้อมูลโดยการประมาณค่า

- Disabled เป็นการเพิ่มจุดเพื่อให้พื้นผิวสอดคล้องกับความเป็นจริง
- Enabled (default) เป็นการปรับให้เหมาะสม ตามที่ต้อง汶มีจุดเพียงพอ ก็จะไม่

สร้างเพิ่ม

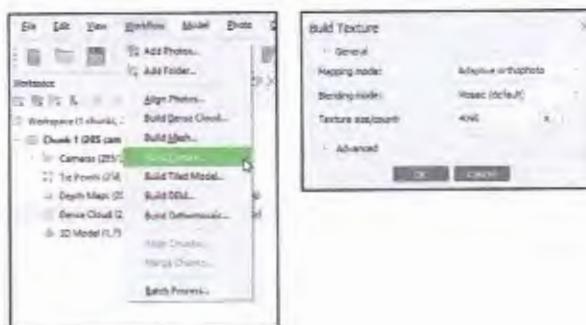
- Extrapolated เป็นการขยายขนาดรัศมีของจุดแต่ละจุดให้ครอบคลุมพื้นที่เพิ่ม



รูปที่ 11 เมื่อเสร็จลื้นกระบวนการสร้าง Mesh

2.12 Texture

Build texture เป็นการนำพื้นสีของภาพมาใส่ในโมเดล ทำให้โมเดลมีสีสันสวยงามมีความ
ละเอียดของเม็ดสีเพิ่มขึ้น ไปที่แท็บ Workflow แล้วเลือก Build Texture



Mapping mode จะมีให้เลือกตามความเหมาะสม

- Generic ทำให้ภาพมีสีทั่วไป
- Orthophoto จะเน้นทางภาพ top view อย่างเดียว
- Adaptive Orthophoto จะเน้นทางภาพให้ตั้งจาก top view และด้านข้างเล็ก

น้อยปรับให้พอดี

- Spherical จะเน้นทำให้ภาพเป็นทรงกลม
- Single Camera จะเป็นการนำสืบของภาพๆเดียวมาใส่ในโมเดลส่วนของภาพนั้นๆ

Blending mode การปรับสี

- Mosaic (default) ซึ่งเป็นค่าเริ่มต้น
- Average จะใช้ค่าเฉลี่ยของพิกเซลของภาพ
- Max intensity จะเลือกภาพที่มีความเข้มสูงสุดของพิกเซล
- Min intensity เลือกภาพที่มีความเข้มต่ำสุดของพิกเซล
- Disabled ทั้งๆไป

Texture size/count ค่าพิกเซลของของโมเดล ยิ่งมากยิ่งละเอียด แต่ปกติใช้ค่าเริ่มต้น 4096

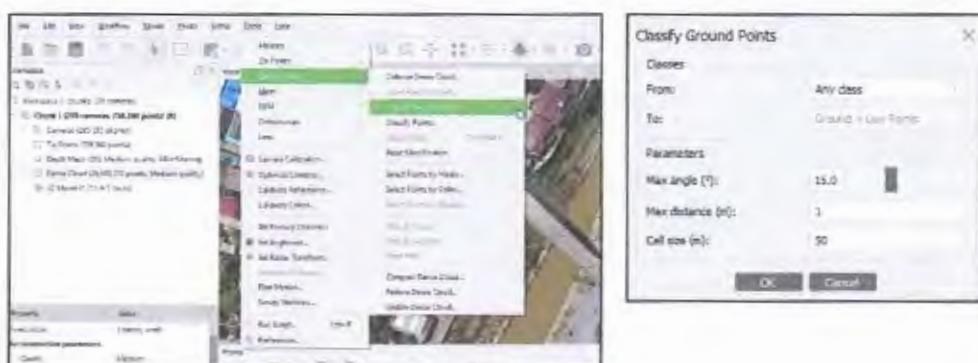




รูปที่ 12 เมื่อเสร็จลิ้นกระบวนการสร้าง Texture

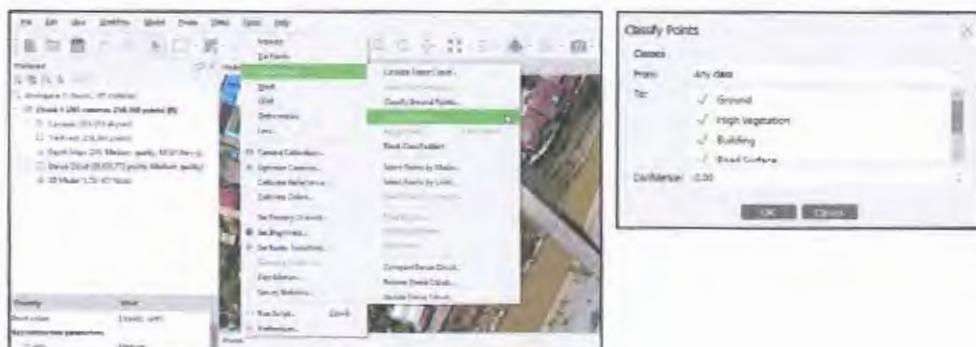
2.13 Classify Ground Points

ไปที่เมนู Tools เลือก Dense Cloud เลือก Classify Ground Point เพื่อจำแนกข้อมูลของ Point



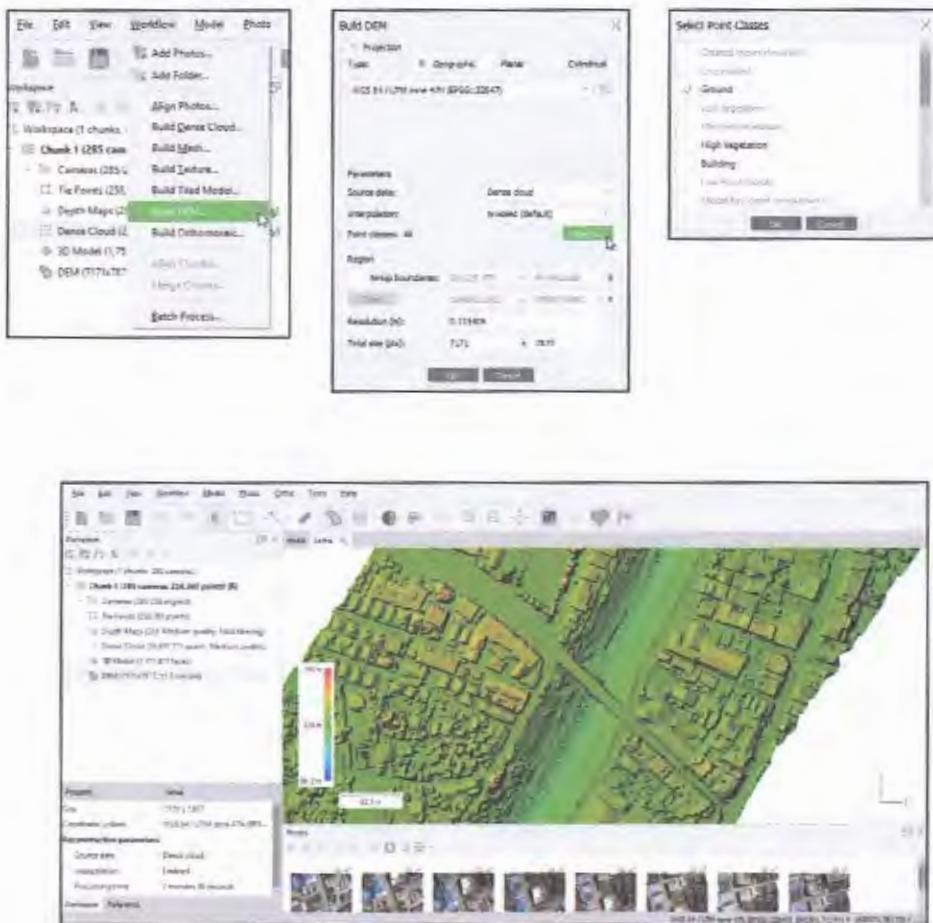
2.14 Classify Points

ไปที่เมนู Tools เลือก Dense Cloud เลือก Classify Point เพื่อแยกประเภทของ Point เช่น พื้นดิน ต้นไม้ หรือสิ่งปลูกสร้าง เช่น กันน้ำ เสาไฟฟ้า สายไฟฟ้า เป็นต้น แบบอัตโนมัติ



2.15 DEM

ไปที่เมนู Workflow เลือก Build DEM จากนั้นให้ตรวจสอบพิกัดว่าตรงตามที่ระบบที่เราใช้หรือไม่ ตรง Parameters > Point Classes > ให้เลือก Select... ให้ทำเครื่องหมายถูก เดฟาช Ground , Road Surface และ Man Made Object หรือจะเลือก All Classify ก็ได้แล้วแต่จุดประสงค์ในการนำไปใช้งาน จากนั้นกด OK

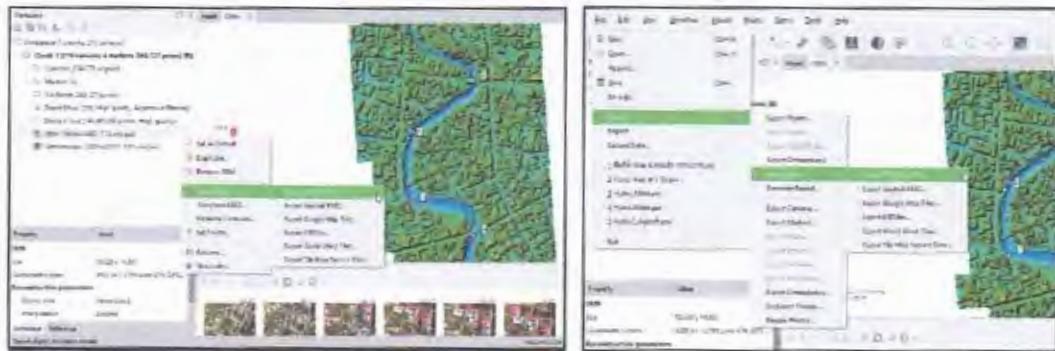


รูปที่ 13 เมื่อเสร็จสิ้นกระบวนการสร้าง DEM

2.16 Export DEM

เป็นขั้นตอนการนำ output ไปใช้ในโปรแกรมวิเคราะห์อื่นต่อไป

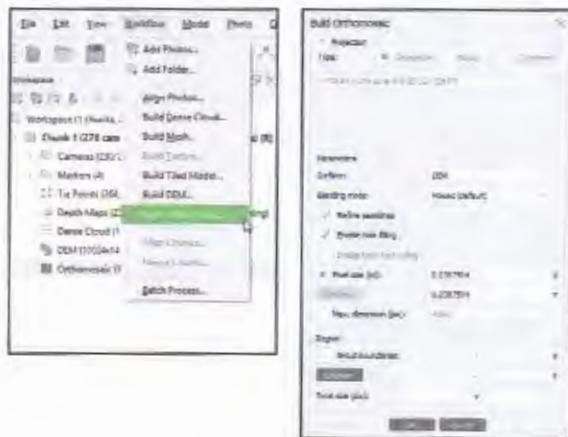
ไปที่เมนู เลือก File > Export > Export DEM แล้วเลือกชนิดไฟล์ที่ต้องการจะนำไปใช้ ในที่นี่เลือกเป็นไฟล์ *.Tiff/BIL/XYZ (หรือคลิกขวาที่ icon DEM ที่พื้นที่ Workspace ก็ได้)

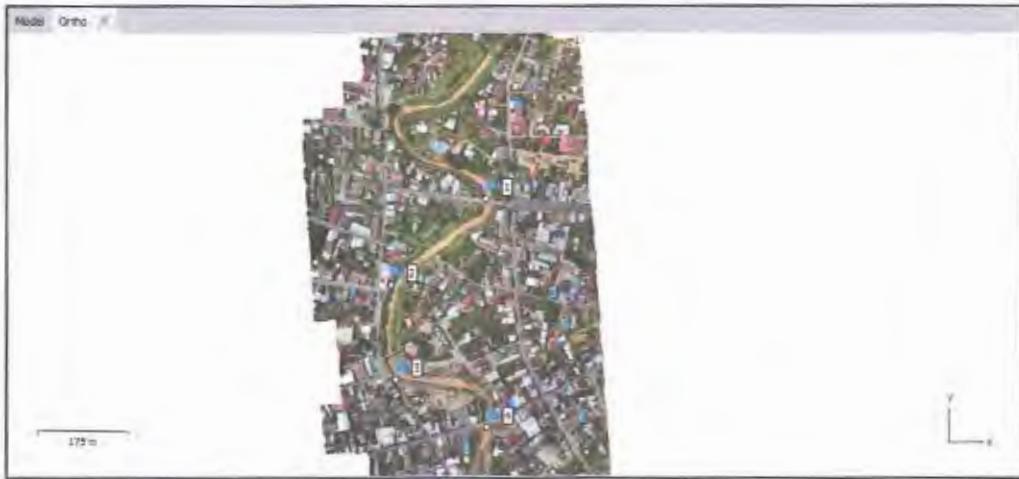


2.17 Build Orthomosaic

เป็นขั้นตอนการสร้างภาพออร์โธ โดยไปที่เมนู Workflow > Build Orthomosaic

หลังจากนั้นตั้งค่าการ Build ตามรูป แล้วกด OK

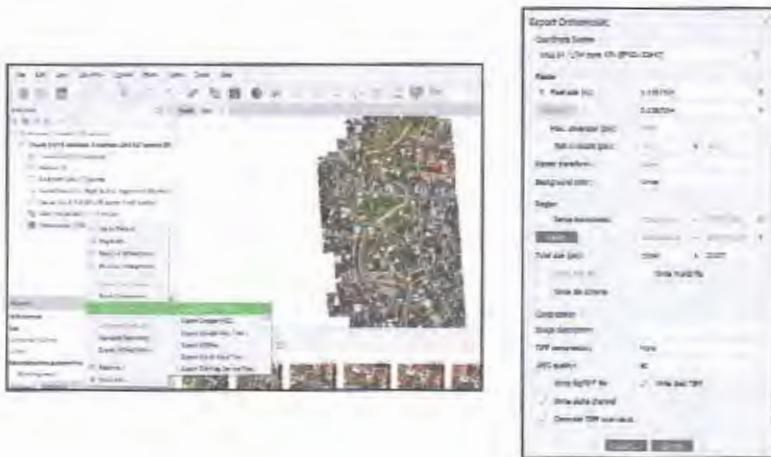




รูปที่ 14 เมื่อเสร็จสิ้นกระบวนการ Orthomosaic

2.18 Export Orthomosaic

ไปที่แท็บเมนู เลือก File > Export > Export Orthomosaic แล้วเลือกชนิดไฟล์ที่ต้องการจะนำไปใช้ในที่นี่เลือกเป็นไฟล์ *.JPG/TIFF/PNG (หรือคลิกขวาที่ icon Orthomosaic ที่พื้นที่ Workspace คือได้)



จบขั้นตอนการประมวลผลด้วยโปรแกรม Agisoft Metashape

3. การประเมินความถูกต้องเชิงตัวแหน่งทางราก

ค่าเฉลี่ยความคลาดเคลื่อนกำลังสอง (Mean Square Error; MSE)

- $MSE_x = 0.00076$ เมตร
- $MSE_y = 0.00097$ เมตร

รากที่สองค่าเฉลี่ยความคลาดเคลื่อนกำลังสอง (Root Mean Square Error; RMSE)

- $RMSE_x = 0.02748$ เมตร
- $RMSE_y = 0.03115$ เมตร

ความคลาดเคลื่อนโดยรวม

- $RMSE_{xy} = 0.04154$ เมตร

ความคลาดเคลื่อนแนววางรอบตามมาตรฐาน NSSDA

- $RMSE_{\text{น้อย}}/RMSE_{\text{มาก}} = 0.02748/0.03115$
- $= 0.8822$

ซึ่งอยู่ในกรอบที่ 1 ความคลาดเคลื่อนทาง X และ Y ใกล้เคียงกัน กระจายเป็นโค้งปกติ ($RMSE_{\min}/RMSE_{\max}$ มีค่าอยู่ระหว่าง 0.6 – 1.0)

$$CE_{95} = 1.7308(RMSE_{xy})$$

$$= 1.7308 \times 0.04154$$

$$= 0.0719$$

ที่ระดับความเชื่อมั่น 95 เปอร์เซ็นต์

$$CE_{90} = 1.5175(RMSE_{xy})$$

$$= 1.5175 \times 0.04154$$

$$= 0.0630$$

ที่ระดับความเชื่อมั่น 90 เปอร์เซ็นต์

4. การประเมินความถูกต้องเชิงตัวแหน่งทางทิศ

มาตรฐาน National Standard for Spatial Data Accuracy (NSSDA)

$$\text{Accuracy}(Z) = 1.9600(\text{RMSE}_Z)$$

$$= 1.96 \times 0.01972$$

$$= 0.039 \text{ เมตร}$$

5. การเทียบมาตรฐานส่วนเพื่ออิงมาตรฐาน ASPRA (เทียบเคียงกับข้อกำหนดมาตรฐาน แผนที่ Class 1 USGS)

$$S = 3937 \times \text{RMSE}_{x,y}$$

$$= 3937 \times 0.04154$$

$$= 164$$

หรือมาตรฐานส่วนที่สามารถทำแผนที่ได้คือ 1 : 164 Class 1

ตารางที่ 3 แสดงการคำนวณการประเมินความถูกต้องเชิงตำแหน่ง

GCP	จุดสำรวจอากาศบาม			จุดอ้างอิงภาพ Orthomosaic			DIFF					
	E	N	Z	E	N	Z	dx	$(dx)^2$	dy	$(dy)^2$	dz	$(dz)^2$
No.	(X or East : m)	(Y or North : m)	Z/Altitude : m.MSL	(X or East : m)	(Y or North : m)	Z/Altitude : m.MSL						
1	739468.003	1856756.090	146.492	739468.019	1856756.083	146.523	-0.016	0.000256	0.007	0.000049	-0.031	0.000961
2	739286.971	1856595.763	145.269	739287.016	1856595.741	145.285	-0.045	0.000205	0.022	0.000484	-0.016	0.000256
3	739296.856	1856417.797	144.743	739296.872	1856417.852	144.760	-0.016	0.000256	-0.055	0.003025	-0.017	0.000289
4	739469.531	1856327.150	145.820	739469.509	1856327.168	145.827	0.022	0.000484	-0.018	0.000324	-0.007	0.000049
							Sum(dx) ²	0.003021	Sum(dy) ²	0.003882	Sum(dz) ²	0.001555
MSE sum(dx) ²	=						0.00076	±0.076				
MSE sum(dy) ²	=						0.00097	±0.097				
$RMSE_x = (MSE_x)^{1/2}$	=						0.02748	±0.02748				
$RMSE_y = (MSE_y)^{1/2}$	=						0.03115	±0.03115				
$RMSE_z = (RMSE_x^2 + RMSE_y^2)^{1/2}$	=						0.04154	±0.04154				
CE95	=						0.0719	±0.0719				
CE90	=						0.0630	±0.0630				
MSE sum(dz) ²	=						0.0004	±0.0004				
$RMSE_z = (MSE_z)^{1/2}$	=						0.01972	±0.01972				

5.สรุป

ค่าเฉลี่ยความคลาดเคลื่อนก้าลังสอง (Mean Square Error; MSE) MSE_x เท่ากับ 0.00076 เมตร, MSE_y เท่ากับ 0.00097 เมตร ค่ารากที่สองค่าเฉลี่ยความคลาดเคลื่อนก้าลังสอง $RMSEx$ เท่ากับ 0.02748 เมตร, $RMSEy$ เท่ากับ 0.03115 เมตร ค่าความคลาดเคลื่อนโดยรวม $RMSExy$ เท่ากับ 0.04154 เมตร ค่าความคลาดเคลื่อนแนววงรอบตามมาตรฐาน NSSDA เท่ากับ 0.8822 ค่ามาตรฐาน NSSDA ที่ระดับความเชื่อมั่น 95 เปอร์เซ็นต์ เท่ากับ 0.0719 เมตร ค่ามาตรฐาน NSSDA ที่ระดับความเชื่อมั่น 90 เปอร์เซ็นต์ เท่ากับ 0.0630 เมตร ค่าการประเมินความถูกต้องเชิงตำแหน่งทางดิจิตามมาตรฐาน National Standard for Spatial Data Accuracy มีค่า Accuracy(Z) เท่ากับ 0.039 เมตร การเทียบมาตรฐานส่วนเพื่ออิงมาตรฐาน ASPRA (เทียบเคียงกับข้อมูลมาตรฐาน แผนที่ Class 1 USGS) โดยมาตรฐานส่วนที่สามารถทำแผนที่ได้คือ 1 : 164 Class 1

1.เบรี่ยบเที่ยบพื้นที่ก่อน – หลังน้ำท่วม บริเวณสถานี S.3 อ.หล่มสัก จ.เพชรบูรณ์



รูปที่ 15 ภาพถ่ายพื้นที่บริเวณสถานี S.3 อ.หล่มสัก จ.เพชรบูรณ์ ก่อนน้ำท่วม

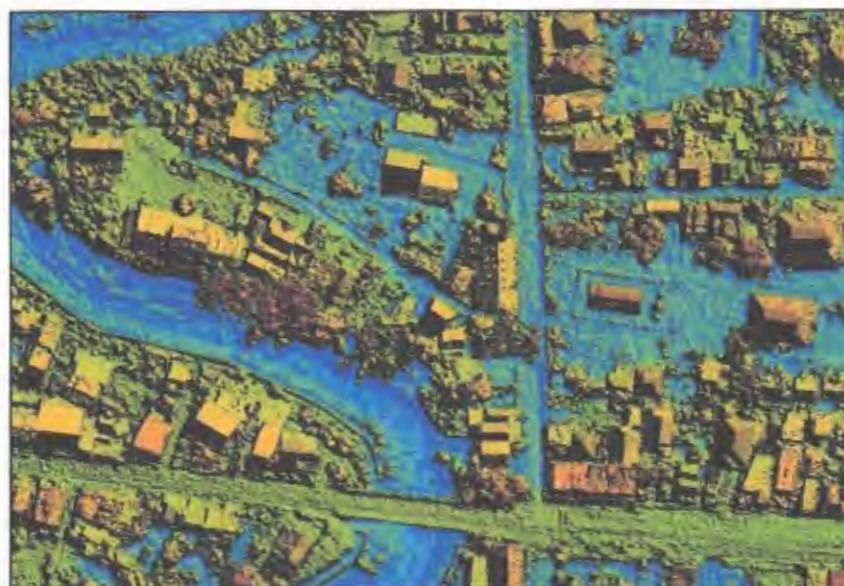


รูปที่ 16 ภาพถ่ายพื้นที่บริเวณสถานี S.3 อ.หล่มสัก จ.เพชรบูรณ์ ช่วงน้ำท่วม

2.เปรียบเทียบพื้นที่น้ำท่วมจริงกับภาพที่ได้จากแบบจำลองบริเวณสถานี S.3 อ.หล่มสัก จ.เพชรบูรณ์



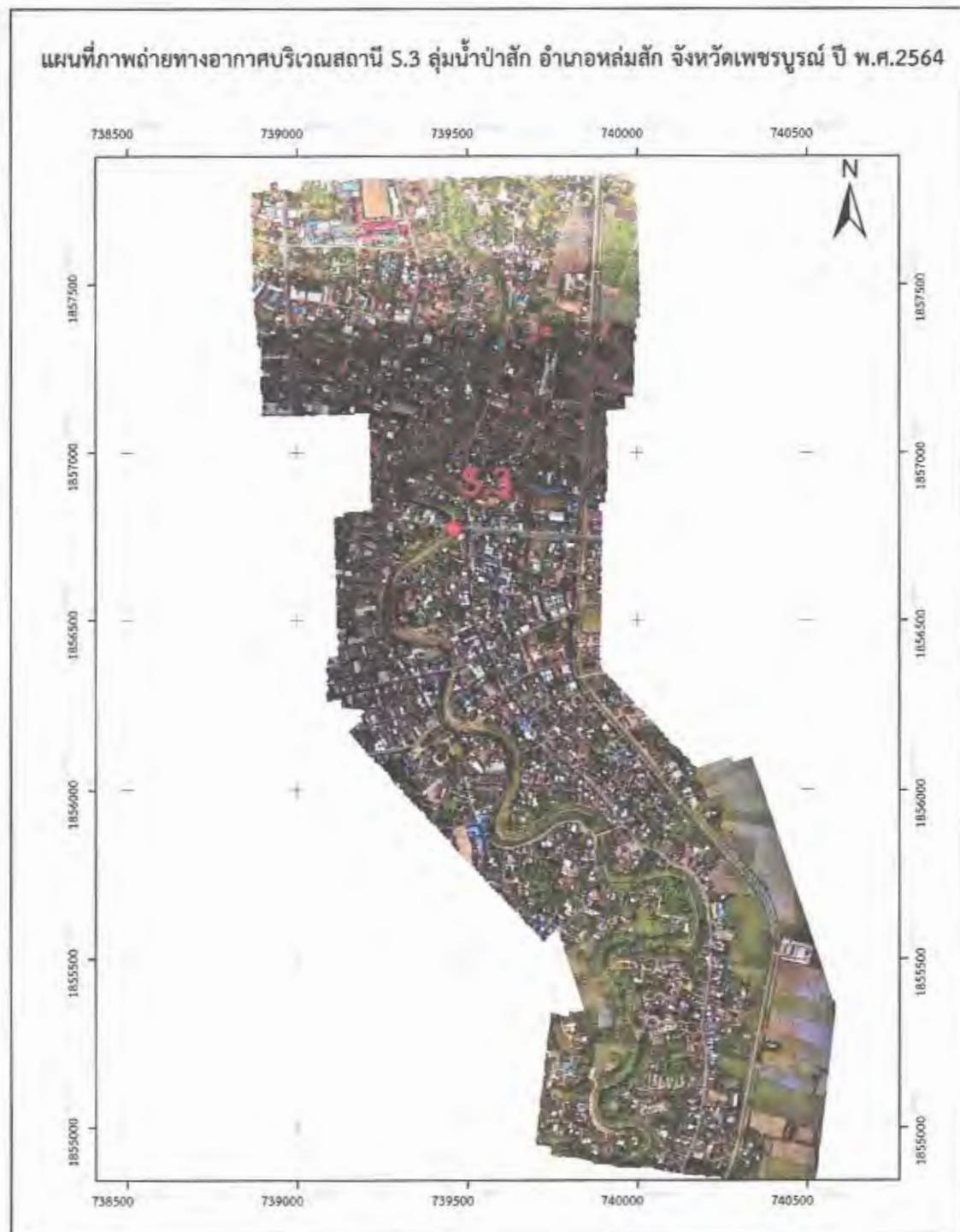
รูปที่ 17 ภาพถ่ายพื้นที่น้ำท่วมบริเวณสถานี S.3 อ.หล่มสัก จ.เพชรบูรณ์ ที่ระดับ 145.30 ม.รทก.



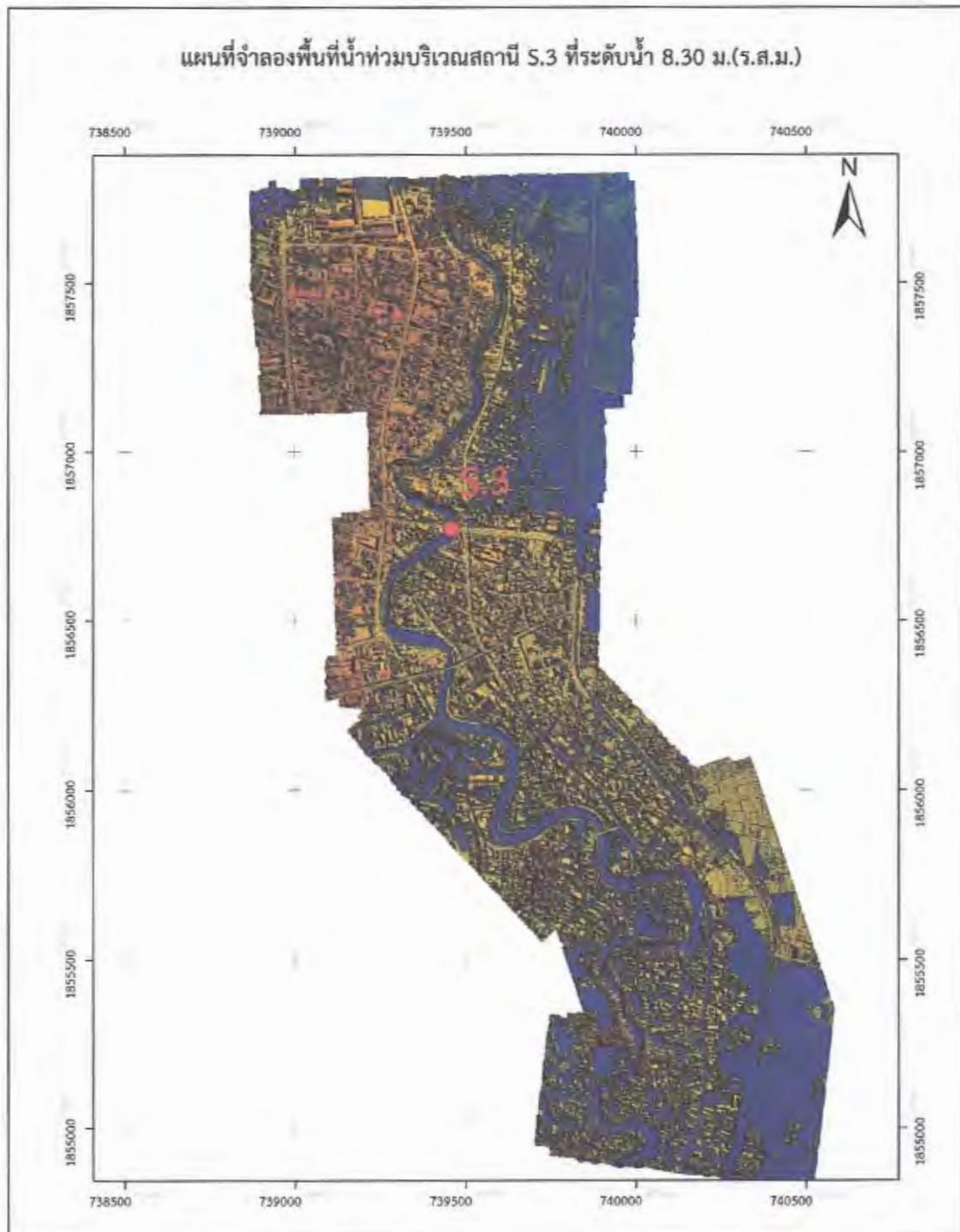
รูปที่ 18 แบบจำลองพื้นที่น้ำท่วมบริเวณสถานี S.3 อ.หล่มสัก จ.เพชรบูรณ์ ที่ระดับ 145.30 ม.รทก.

6.แผนที่ภาพถ่ายทางอากาศ

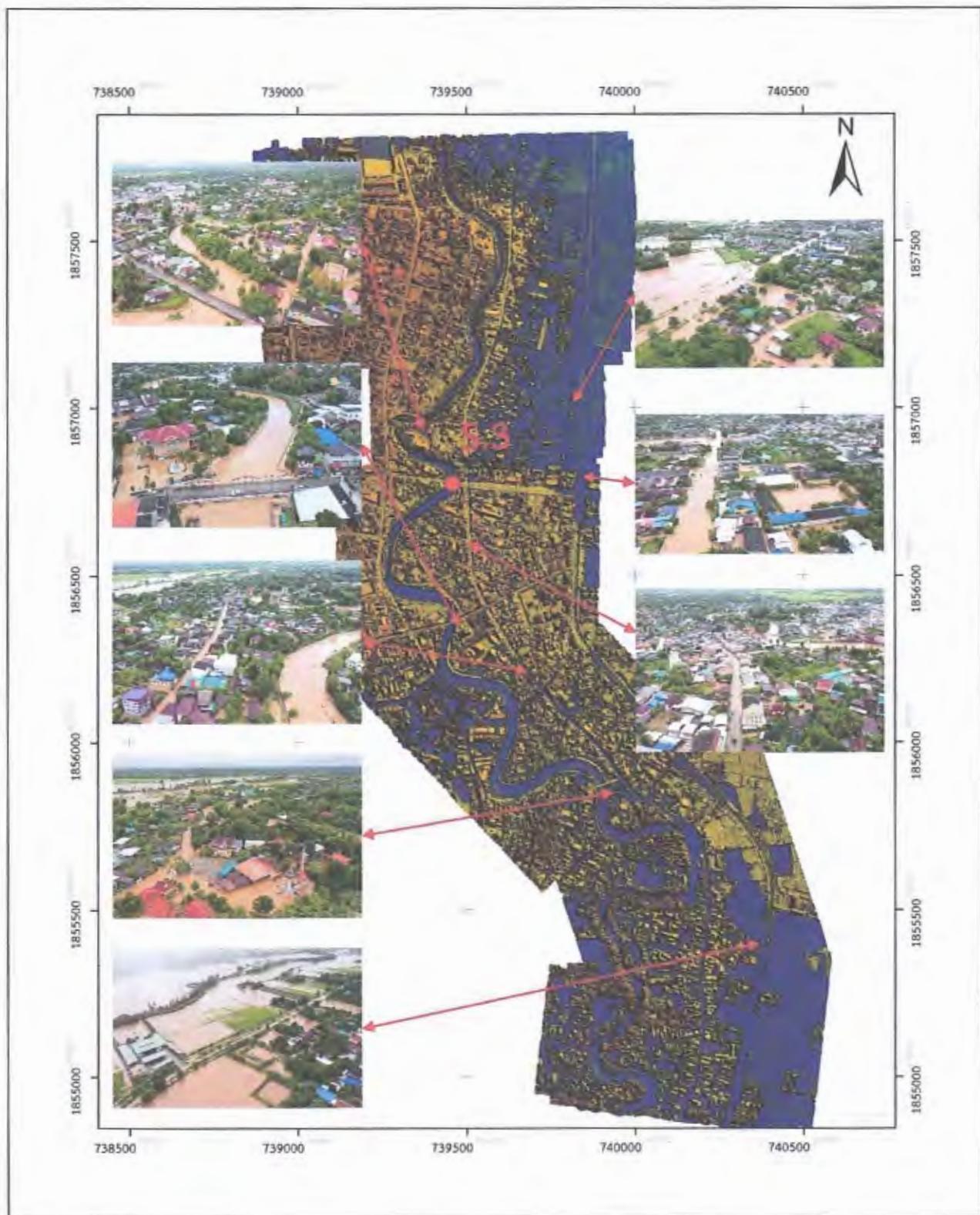
6.1 แผนที่ภาพถ่ายทางอากาศบริเวณสถานี S.3 บ้านดาลเดียว อ.หล่มสัก จ.เพชรบูรณ์



6.2 แผนที่จำลองพื้นที่น้ำท่วมบริเวณสถานี S.3 บ้านตาลเดียว อ.หล่มสัก จ.เพชรบูรณ์ ที่ระดับน้ำ 145.30 ม.(ร.ท.ก.)



6.3 ภาพถ่ายเหตุการณ์น้ำท่วมเบรียบเที่ยบกับแบบจำลองพื้นที่น้ำท่วมที่ได้จากแผนที่ภาพถ่ายทางอากาศบริเวณสถานี S.3 บ้านดาลเดี่ยว อ.หล่มสัก จ.เพชรบูรณ์



7. ความยุ่งยากในการดำเนินการ/ปัญหา/อุปสรรค

1. อาการคายนไร้คนขับที่ใช้ในปัจจุบันเป็นรุนที่มีขนาดเล็ก ไม่เหมาะสมกับงานที่ต้องการถ่ายภาพในพื้นที่ขนาดใหญ่ได้ในเวลาที่รวดเร็วและหมายล้ม

2. กล้องสำรวจที่ใช้ในการสร้างหมุดอ้างอิงต่างๆ เนrmاءสำหรับใช้งานในพื้นที่ที่มีขนาดไม่ใหญ่มาก ไม่เหมาะสมสำหรับใช้ในพื้นที่ชุมชน เนื่องจากมีสิ่งกีดขวางแนวสำรวจมากทำให้ใช้เวลาในการทำหมุดอ้างอิงนานเกินไปและอาจมีความผิดพลาดในการสำรวจได้มากขึ้น

3. อุปกรณ์ที่ใช้วิเคราะห์และประมาณผลที่มีอยู่ มีประสิทธิภาพไม่เพียงพอหากต้องประมาณผลพื้นที่ที่มีขนาดใหญ่มากขึ้น

4. การจัดลงพื้นที่น้ำท่วม มีบางพื้นที่ที่แบบจำลองสร้างขึ้นไม่ถูกต้อง

10. ข้อเสนอแนะ

1. ควรใช้อาภาคายนไร้คนขับที่ออกแบบมาเพื่องานสำรวจโดยเฉพาะ เพื่อที่จะได้ครอบคลุมพื้นที่ขนาดใหญ่มากขึ้นและใช้เวลาในการถ่ายภาพที่น้อยลง

2. ควรใช้อุปกรณ์สำรวจวัดด้วยดาวเทียมชนิด RTK เพื่อความละเอียดเร็ว และเหมาะสมกับพื้นที่ชุมชน หรือพื้นที่ที่มีสิ่งกีดขวางแนวสำรวจมาก

3. อุปกรณ์ที่ใช้ในการวิเคราะห์และประมาณผล ควรเป็นอุปกรณ์ที่มีประสิทธิภาพสูง อาทิเช่น การใช้คอมพิวเตอร์แม่ข่ายระดับสูงในการวิเคราะห์และประมาณผลข้อมูล

4. ควรทำจุดควบคุม GCP ให้มากขึ้นและให้ครอบคลุมพื้นที่ที่จะสร้างแบบจำลองพื้นที่น้ำท่วม ทั้งนี้เพื่อให้แบบจำลองพื้นที่น้ำท่วมมีความถูกต้องมากขึ้น

11. เอกสารอ้างอิง

กรมแผนที่ทหาร. (2561). การใช้โปรแกรมภูมิสารสนเทศในการสร้างแบบจำลองความสูงสามมิติของภูมิประเทศ, สืบคันเมื่อ 1 ตุลาคม 2561. จาก <https://www.rtsd.mi.th/main/2015/04/25/การใช้โปรแกรมภูมิสารสนเทศ>

กาญจน์เจจร ชุชีพ. (2561). การประเมินความถูกต้องในการสำรวจระยะใกล้. คณานุศาสตร์ มหาวิทยาลัยเกษตรศาสตร์

มนพิรา ชนินทร์ชีดีก, วิชุวัฒ์ แเด็สมนต์. (2562). การศึกษาเปรียบเทียบการท้าแผนที่ภูมิศาสตร์ทางอากาศโดยอาศัยเครื่องจักรเรียนรู้. ชลบุรี: เอกสารการประชุมวิชาการสมาคมวิศวกรรมเกษตรแห่งประเทศไทย ระดับชาติ ครั้งที่ 20.

เนต ศรีหาญ, ศิ瓦 แก้วลั่ง. (2560). การประเมินความถูกต้องของการรังวัดด้วยภาพถ่ายทางอากาศด้วยอากาศยานไร้คนขับนระดับความสูงการบินที่แตกต่างกัน. ชลบุรี: เอกสารการประชุมวิชาการมหาวิทยาลัยมหาสารคาม ครั้งที่ 13.

สำนักสำรวจวิศวกรรมและธรณีวิทยา กรมชลประทาน. (2559). การพัฒนานวัตกรรมการสำรวจท่าแพที่ภูมิประเทศ ด้วยอากาศยานไร้คนขับแบบบินหมุน. กรุงเทพมหานคร: แบบสรุปองค์ความรู้ สำนักสำรวจด้านวิศวกรรมและธรณีวิทยา กรมชลประทาน องค์ความรู้ที่ 2 การสำรวจแผนที่ภูมิประเทศ

