

จำนวนจุดควบคุมทางดิ่งที่เหมาะสม สำหรับหาค่าความสูงออร์โทเมตริกด้วยดาวเทียมจีพีเอส
กรณีศึกษาภาคกลางและภาคเหนือของประเทศไทย

ร้อยเอกวิชัย พะวีวุฒิ

วิทยานิพนธ์นี้เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรวิทยาศาสตรมหาบัณฑิต

สาขาวิชาเทคโนโลยีภูมิศาสตร์

คณะภูมิสารสนเทศศาสตร์ มหาวิทยาลัยบูรพา

ตุลาคม 2553

ลิขสิทธิ์เป็นของมหาวิทยาลัยบูรพา

คณะกรรมการควบคุมวิทยานิพนธ์และคณะกรรมการสอบวิทยานิพนธ์ ได้พิจารณา
วิทยานิพนธ์ของ ร้อยเอก วิชัย พะวิญญ์ ฉบับนี้แล้ว เห็นสมควรรับเป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตาม
หลักสูตรวิทยาศาสตรมหาบัณฑิต สาขาเทคโนโลยีภูมิศาสตร์ ของมหาวิทยาลัยได้

คณะกรรมการควบคุมวิทยานิพนธ์

.....อาจารย์ที่ปรึกษาหลัก
(รองศาสตราจารย์ ดร. แก้ว นวลฉวี)

.....อาจารย์ที่ปรึกษาร่วม
(ผู้ช่วยศาสตราจารย์ ดร. บุญเชิด หนูอ้อม)

.....อาจารย์ที่ปรึกษาร่วม
(ดร. สุรัชย์ รัตนเสริมพงศ์)

คณะกรรมการสอบวิทยานิพนธ์

.....ประธาน
(ดร. เขวลิต ศิลปทอง)

.....กรรมการ
(รองศาสตราจารย์ ดร. แก้ว นวลฉวี)

.....กรรมการ
(ผู้ช่วยศาสตราจารย์ ดร. บุญเชิด หนูอ้อม)

.....กรรมการ
(ดร. สุรัชย์ รัตนเสริมพงศ์)

.....กรรมการ
(ผู้ช่วยศาสตราจารย์ ดร. ณยศ คุรุกิจโกศล)

คณะภูมิสารสนเทศศาสตร์อนุมัติให้รับวิทยานิพนธ์ฉบับนี้เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษา
ตามหลักสูตรวิทยาศาสตรมหาบัณฑิต สาขาเทคโนโลยีภูมิศาสตร์ ของมหาวิทยาลัยบูรพา

.....คณบดีคณะภูมิสารสนเทศศาสตร์
(ผู้ช่วยศาสตราจารย์ ดร. วัชรภรณ์ เชื้อนแก้ว)

วันที่ 14 เดือน ตุลาคม พ.ศ. 2553

ประกาศคุณูปการ

วิทยานิพนธ์ฉบับนี้สำเร็จลงได้ด้วยความกรุณาจาก รองศาสตราจารย์ ดร.แก้ว นวลฉวี อาจารย์ที่ปรึกษาหลัก ดร.สุรัชย์ รัตนเสริมพงศ์ และผู้ช่วยศาสตราจารย์ ดร.บุญเชิด หนูอัม อาจารย์ที่ปรึกษาร่วม ที่กรุณาให้คำปรึกษาแนะนำแนวทางที่ถูกต้อง ตลอดจนแก้ไขข้อผิดพลาดต่าง ๆ ด้วยความละเอียดถี่ถ้วนและเอาใจใส่ด้วยดีเสมอมา ผู้วิจัยรู้สึกซาบซึ้งเป็นอย่างยิ่ง จึงขอกราบขอบพระคุณเป็นอย่างสูงไว้ ณ โอกาสนี้

ขอขอบพระคุณกองบิโอะเคซึและบิโอะฟิสิกส์ กรมแผนที่ทหาร กองบัญชาการกองทัพไทย ที่กรุณาสับสนุนข้อมูลการรังวัดด้วยดาวเทียมระบบจีพีเอส และข้อมูลการรังวัดระดับชั้นที่หนึ่ง นอกจากนี้ ยังได้รับความอนุเคราะห์จาก พันโทเกรียงไกร บุญเดิม ตลอดจนเจ้าหน้าที่กองบิโอะเคซึและบิโอะฟิสิกส์ กรมแผนที่ทหาร กองบัญชาการกองทัพไทย ที่ให้ความช่วยเหลือในการประมวลผลโครงข่ายจีพีเอสในการวิจัยครั้งนี้ ทำให้วิทยานิพนธ์ฉบับนี้สำเร็จได้ด้วยดี

ขอกราบขอบพระคุณ คุณพ่อสมศรี คุณแม่ใส พระวิบูลย์ และพี่ๆ น้องๆ ทุกคน ที่ให้กำลังใจ และสนับสนุนผู้วิจัยเสมอมา

คุณค่าและประโยชน์ของวิทยานิพนธ์ฉบับนี้ ผู้วิจัยขอมอบเป็นกตัญญูแด่เวทิตาแด่บุพการี บุรพจารย์ และผู้มีพระคุณทุกท่านทั้งในอดีตและปัจจุบัน ที่ทำให้ข้าพเจ้าเป็นผู้มีการศึกษาและประสบความสำเร็จมาตราบเท่าทุกวันนี้

ร้อยเอกวิชัย พระวิบูลย์

50910316: สาขาวิชา: เทคโนโลยีภูมิศาสตร์; วท.ม. (เทคโนโลยีภูมิศาสตร์)

คำสำคัญ: จุดควบคุมทางดิ่ง/ ความสูงออร์โทเมตริก/ ความเทียมจีพีเอส

วิจัย พะวิญณี: จำนวนจุดควบคุมทางดิ่งที่เหมาะสม สำหรับหาค่าความสูงออร์โทเมตริกด้วย
ความเทียมจีพีเอส กรณีศึกษาภาคกลางและภาคเหนือของประเทศไทย

(SUITABLE NUMBER OF VERTICAL CONTROL POINTS FOR ORTHOMETRIC HEIGHT
MEASUREMENT BY GPS : A CASE STUDY IN CENTRAL AND NORTHERN REGIONS,
THAILAND)

คณะกรรมการควบคุมวิทยานิพนธ์: แก้ว นวลฉวี, Ph.D., บุญเชิด หนูอิม, Ph.D.,

สุรัชย์ รัดนเสริมพงศ์, Ph.D., 155 หน้า. ปี พ.ศ. 2553.

การวิจัยนี้มีวัตถุประสงค์เพื่อ 1) หาจำนวนจุดควบคุมทางดิ่งที่เหมาะสมในการหาค่าความสูง
ออร์โทเมตริกด้วยดาวเทียมจีพีเอส ในพื้นที่ราบและพื้นที่เขาสูง 2) ประเมินความถูกต้องของค่าความสูง
ออร์โทเมตริกที่ได้จากการรังวัดด้วยดาวเทียมระบบจีพีเอส การวิจัยนี้ ใช้พื้นที่ภาคกลางของประเทศไทย
แทนพื้นที่ราบ และพื้นที่ภาคเหนือแทนพื้นที่เขาสูง ทั้งสองพื้นที่สร้างเป็นโครงข่ายจีพีเอส แล้วทำ
การประยุกต์ใช้แบบจำลองความสูงจีอออยด์ EGM 96 ร่วมกับการรังวัดดาวเทียมระบบจีพีเอส และ
การกำหนดค่าความสูงของหมุดควบคุมทางดิ่งหลักให้คงที่ หมุดควบคุมทางดิ่งหลักจะทำการสุ่มเลือก
จำนวนและลักษณะพื้นที่ที่ตั้งหมุด จนกว่าค่าระดับสูงที่ได้จะมีค่าที่ดีที่สุด จึงนำค่าที่ได้มาตรวจสอบเกณฑ์
งาน โดยใช้เกณฑ์งานชั้นที่ 3 การวิจัยครั้งนี้กำหนดให้หมุดควบคุมทางดิ่งหลักที่ทราบความสูงใน
ภาคกลางมีจำนวน 35 หมุด และภาคเหนือมีจำนวน 30 หมุด สำหรับเส้นฐานการรังวัดที่ใช้ในการทดสอบ
เกณฑ์งานนั้น ภาคกลางมีจำนวน 16 เส้นฐาน ส่วนภาคเหนือมีจำนวน 18 เส้นฐาน

ผลจากการวิจัย พบว่า ความแตกต่างระหว่างค่าความสูงที่ได้จากการประยุกต์ใช้แบบจำลอง
ความสูงจีอออยด์ EGM96 กับค่าความสูงจีอออยด์จากระดับทะเลปานกลางที่เกาะหลักประเทศไทย โดยเฉลี่ย
0.057 เมตร และค่าความเบี่ยงเบนมาตรฐานเท่ากับ 0.297 เมตร และเมื่อทำการตรวจสอบเส้นฐานการรังวัด
จำนวน 16 เส้นฐาน เมื่อกำหนดค่าความสูงของหมุดควบคุมทางดิ่งหลักจำนวนสี่หมุดซึ่งเป็นจำนวนที่
เหมาะสมที่ได้จากการวิจัยครั้งนี้ ผ่านเกณฑ์งานชั้นที่ 3 จำนวน 9 เส้นฐาน สำหรับในพื้นที่ภาคกลาง ส่วน
ในพื้นที่ภาคเหนือ นั้น ความแตกต่างระหว่างค่าความสูงที่ได้จากการประยุกต์ใช้แบบจำลองความสูง
จีอออยด์ EGM96 กับค่าความสูงจีอออยด์จากระดับทะเลปานกลางที่เกาะหลักประเทศไทย โดยเฉลี่ย 0.125
เมตร และค่าความเบี่ยงเบนมาตรฐานเท่ากับ 0.331 เมตร เมื่อทำการตรวจสอบเส้นฐานการรังวัดจำนวน 18
เส้นฐาน เมื่อกำหนดค่าระดับของหมุดควบคุมทางดิ่งหลักจำนวนสี่หมุด ผ่านเกณฑ์งานชั้นที่ 3 จำนวน 7
เส้นฐาน โดยในพื้นที่ภาคเหนือไม่มีจำนวนที่เหมาะสมในการหาค่าความสูง จะเห็นได้ว่าผลที่ได้ใน
ภาคกลางสามารถนำไปใช้ในงานสำรวจที่ไม่ต้องการความถูกต้องสูงได้ แต่ในภาคเหนือยังไม่มี
ความละเอียดถูกต้องดีพออาจต้องใช้ข้อมูลหรือเทคนิคการประมวลผลที่สลับซับซ้อนมากขึ้น

50910316: MAJOR: GEOGRAPHICAL TECHNOLOGY; M.Sc.(GEOGRAPHICAL TECHNOLOGY)

KEYWORDS: VERTICAL CONTROL POINTS/ ORTHOMETRIC HEIGHT/ GPS

WICHAI PAWIKUNEE: SUITABLE NUMBER OF VERTICAL CONTROL POINTS FOR ORTHOMETRIC HEIGHT MEASUREMENT BY GPS : A CASE STUDY IN CENTRAL AND NORTHERN REGIONS, THAILAND

ADVISORY COMMITTEE: KAEW NUALCHAWEE, Ph.D., BOONCHERD NU-IM, Ph.D., SURACHAI RATANASERMPONG, Ph.D. 155 P. 2010.

The purpose of this research was to find the number of appropriate vertical control points for determining orthometric height with GPS in the relatively flat area and the mountainous area, and to accurately assess orthometric height by GPS observation. In this research the flat area was represented by the Central region of Thailand and the mountainous area was represented by the Northern region of the country and the two areas were linked by GPS network in order to apply the EGM96 with GPS observation and fixed vertical control point. The test was conducted by keeping the vertical control point fixed while searching for number of control points at the most suitable height when the standard test values are greater than the criteria of working level 3.

In this research, the central region made was of 35 GPS stations with the measure baseline for standard test of 16 baselines. In the northern region the GPS stations were selected to be 30 stations and the measure baseline were 18 baselines.

The results of this research indicated that the difference between the height observation by applying EGM96 and the height from the mean sea level at Koh Lak, Thailand the mean was 0.057 m. with a standard deviation of 0.297 m. When the 16 baselines were used to test at the 4 fixed vertical control points which is an appropriate value from this research, except 9 baselines pass the test for Central region of Thailand. However when the same procedure was conducted for northern Thailand, it was found that the difference between the height value obtained by EGM96 and that from the mean sea level mean was 0.125 m. with the standard deviation of 0.331 m. When the 18 baselines were used to test at the 4 fixed vertical control points, except 7 baselines pass the test. For northern region of Thailand is not an appropriate value from this research

From the results obtained it could be concluded that the vertical control point method could be used in the central plain for survey work that does not require high accuracy, but it could not be used for the mountainous area with this method.

สารบัญ

	หน้า
บทคัดย่อภาษาไทย.....	ง
บทคัดย่อภาษาอังกฤษ.....	จ
สารบัญ.....	ฉ
สารบัญตาราง.....	ซ
สารบัญภาพ.....	ฅ
บทที่	
1 บทนำ.....	1
ความเป็นมาและความสำคัญของปัญหา.....	1
วัตถุประสงค์ของการวิจัย.....	2
สมมติฐานของการวิจัย.....	2
ประโยชน์ที่คาดว่าจะได้รับการวิจัย.....	3
ขอบเขตการวิจัย.....	3
ข้อจำกัดการวิจัย.....	3
นิยามศัพท์เฉพาะ.....	3
2 เอกสารและงานวิจัยที่เกี่ยวข้อง.....	7
ความเป็นมาและความสำคัญของการสำรวจด้วยการรังวัดตำแหน่งวัตถุบนโลก.....	7
พื้นฐานของโลก.....	8
มูลฐานทางภูมิมาตรศาสตร์ (Geodetic Datum).....	9
ค่าความสูงออร์โทเมตริก (Orthometric Height).....	11
การกำหนดตำแหน่งด้วยระบบจีพีเอส.....	13
หลักการของระบบจีพีเอส.....	18
เทคนิคการรังวัดของระบบจีพีเอส.....	28
การพัฒนาระบบการกำหนดจุดพิกัดด้วยดาวเทียม.....	31
NAVSTAR GPS.....	31
GLONASS (GLObal NAVigation Satellite System).....	35
GNSS (Global Navigation Satellite System).....	36
BeiDou.....	38

สารบัญ (ต่อ)

บทที่	หน้า
QZSS (Quasi Zenith Satellite System).....	39
องค์ประกอบของระบบจีพีเอส.....	40
แนวโน้มของจีพีเอสในอนาคต.....	43
งานวิจัยที่เกี่ยวข้อง.....	44
3 วิธีดำเนินการวิจัย.....	49
แหล่งข้อมูลและการรวบรวมข้อมูล.....	49
เครื่องมือที่ใช้ในการวิจัย.....	55
ขั้นตอนการดำเนินการวิจัย.....	56
4 ผลการวิจัย.....	61
การวิเคราะห์ผลของการเลือกใช้หมุดควบคุมทางดิ่งหลัก.....	61
พื้นที่ราบหรือพื้นที่ภาคกลาง.....	61
พื้นที่เขาสูงหรือพื้นที่ภาคเหนือ.....	71
5 สรุปและอภิปรายผล.....	87
สรุปผลการวิจัย.....	87
อภิปรายผล.....	88
ข้อเสนอแนะ.....	90
บรรณานุกรม.....	91
ภาคผนวก.....	95
ภาคผนวก ก.....	96
ภาคผนวก ข.....	118
ภาคผนวก ค.....	131
ภาคผนวก ง.....	146
ประวัติย่อผู้วิจัย.....	155

สารบัญตาราง

ตารางที่	หน้า
1 จุดควบคุมทางคิงที่ใช้เป็นกลุ่มตัวอย่างในการศึกษาในภาคเหนือ.....	51
2 จุดควบคุมทางคิงที่ใช้เป็นกลุ่มตัวอย่างในการศึกษาในภาคกลาง.....	53
3 เปรียบเทียบความสูงจากการทำระดับและความสูงจากการประมวลผลในภาคกลางและ ภาคเหนือเมื่อใช้หมุดควบคุมทางคิง.....	81
4 เปรียบเทียบความสูงจากการทำระดับและความสูงจากการประมวลผลในภาคกลาง.....	82
5 เปรียบเทียบความสูงจากการทำระดับและความสูงจากการประมวลผลในภาคเหนือ....	83
6 แสดงการประเมินเส้นฐานการรังวัด ในพื้นที่ภาคกลาง.....	85
7 แสดงการประเมินเส้นฐานการรังวัด ในพื้นที่ภาคเหนือ.....	86

สารบัญภาพ

ภาพที่	หน้า
1 สัณฐานของโลกทางกายภาพและทางคณิตศาสตร์.....	10
2 ความสัมพันธ์ระหว่างความสูงออร์โทเมตริก ความสูงเหนือรูปทรงรี และความสูงป๊อปป..	12
3 ดาวเทียมสปุตนิก.....	14
4 ดาวเทียมทรานสิท1B.....	15
5 ดาวเทียมออสการ์.....	15
6 ดาวเทียมโนวา.....	16
7 ดาวเทียมไทเมชัน1 และ2.....	16
8 ดาวเทียมไทเมชัน3 หรือ NTS-1.....	17
9 ดาวเทียมไทเมชัน4 หรือ NTS-2.....	17
10 ตำแหน่งของจุดที่ได้จากการรังวัดดาวเทียม 1 ดวง.....	18
11 ตำแหน่งของจุดที่ได้จากการรังวัดดาวเทียม 2 ดวง.....	19
12 ตำแหน่งของจุดที่ได้จากการรังวัดดาวเทียม 3 ดวง.....	19
13 ตำแหน่งของจุดที่ได้จากการรังวัดดาวเทียม 4 ดวง.....	20
14 การรังวัดเวลาที่ถูกต้องจากดาวเทียม 2 ดวง.....	23
15 การรังวัดเวลาที่ผิดพลาดจากดาวเทียม 2 ดวง.....	23
16 การรังวัดเวลาที่ผิดพลาดจากดาวเทียม 3 ดวง.....	24
17 วงโคจรดาวเทียมระบบจีพีเอส.....	25
18 ความคลาดเคลื่อนเนื่องมาจากสภาพชั้นบรรยากาศของโลก.....	26
19 การสะท้อนของสัญญาณจีพีเอสเมื่อตกกระทบกับอาคาร สิ่งก่อสร้าง.....	27
20 รอยตัดที่เกิดจากการรังวัดที่มีเรขาคณิตไม่ดี.....	27
21 รอยตัดที่เกิดจากการรังวัดที่มีเรขาคณิตดี.....	28
22 การรังวัดแบบ Single Difference.....	29
23 การรังวัดแบบ Double Difference.....	30
24 การรังวัดแบบ Triple Difference.....	31
25 ดาวเทียมระบบจีพีเอส BLOCK I.....	32
26 ดาวเทียมระบบจีพีเอส BLOCK II/IIA.....	33
27 ดาวเทียมระบบจีพีเอส BLOCK IIR/IIR-M.....	33

สารบัญภาพ (ต่อ)

ภาพที่	หน้า
28 ดาวเทียมระบบจีพีเอส BLOCK IIF.....	34
29 วิวัฒนาการนำร่องโดยใช้ดาวเทียม.....	34
30 ดาวเทียม GLONASS.....	36
31 ดาวเทียม Galileo.....	38
32 ดาวเทียม Beidou-1.....	39
33 ดาวเทียม Beidou-2.....	39
34 ดาวเทียม QZSS (QZSS Progress Spurs Spirent Simulator Capability, 2008).....	40
35 องค์ประกอบของระบบจีพีเอส.....	40
36 ที่ตั้งสถานีควบคุมภาคพื้นดิน.....	41
37 ลักษณะของการกล้ำสัญญาณ.....	43
38 ตำแหน่งของหอดูดาวจีพีเอสในภาคเหนือ.....	49
39 ตำแหน่งของหอดูดาวจีพีเอสในภาคกลาง.....	50
40 แสดงความสูงออร์โทเมตริกของหอดูดาวจีพีเอสในภาคเหนือ.....	53
41 แสดงความสูงออร์โทเมตริกของหอดูดาวจีพีเอสในภาคกลาง.....	55
42 โครงข่ายจีพีเอสในพื้นที่ภาคเหนือ.....	56
43 โครงข่ายจีพีเอสในพื้นที่ภาคกลาง.....	57
44 แผนผังแสดงขั้นตอนการศึกษา.....	60
45 เปรียบเทียบค่าความสูงซึ่งได้จากการทำระดับ และจากการประมวลผล เมื่อไม่มีการ กำหนดหอดูดาวควบคุมทางดิ่งหลักในพื้นที่ภาคกลาง.....	62
46 เปรียบเทียบค่าความสูงซึ่งได้จากการทำระดับ และจากการประมวลผล เมื่อกำหนดให้มี หอดูดาวควบคุมทางดิ่งหลักหนึ่งหอดูดาว GPS 3165.....	63
47 การประเมินเส้นฐานการรังวัดของหอดูดาวควบคุมทางดิ่งหลักหนึ่งหอดูดาว GPS 3165.....	63
48 เปรียบเทียบค่าความสูงซึ่งได้จากการทำระดับ และจากการประมวลผล เมื่อกำหนดให้มี หอดูดาวควบคุมทางดิ่งหลักสองหอดูดาว GPS 3168 และ GPS 3423.....	64
49 การประเมินเส้นฐานการรังวัดของหอดูดาวควบคุมทางดิ่งหลักสองหอดูดาว GPS 3168 และ GPS 3423.....	65

สารบัญภาพ (ต่อ)

ภาพที่	หน้า
50 เปรียบเทียบค่าความสูงซึ่งได้จากการทำระดับ และจากการประมวลผล เมื่อกำหนดให้มี หมุดควบคุมทางดิ่งหลักสามหมุด GPS 3002, GPS 3017 และ GPS 3424.....	66
51 การประเมินเส้นฐานการรังวัดของหมุดควบคุมทางดิ่งหลักสามหมุด GPS 3002, GPS 3017 และ GPS 3424.....	66
52 เปรียบเทียบค่าความสูงซึ่งได้จากการทำระดับ และจากการประมวลผล เมื่อกำหนดให้มี หมุดควบคุมทางดิ่งหลักสี่หมุด GPS 3017, GPS 3170, GPS 3424 และ GPS 3493.....	67
53 การประเมินเส้นฐานการรังวัดของหมุดควบคุมทางดิ่งหลักสี่หมุด GPS 3017, GPS 3170, GPS 3424 และ GPS 3493.....	68
54 เปรียบเทียบค่าความสูงซึ่งได้จากการทำระดับ และจากการประมวลผล เมื่อกำหนดให้มี หมุดควบคุมทางดิ่งหลักห้าหมุด GPS 3002, GPS 3017, GPS 3170, GPS 3424 และ GPS 3493.....	69
55 การประเมินเส้นฐานการรังวัดของหมุดควบคุมทางดิ่งหลักห้าหมุด GPS 3002, GPS 3017, GPS 3170, GPS 3424 และ GPS 3493.....	69
56 เปรียบเทียบค่าความสูงซึ่งได้จากการทำระดับ และจากการประมวลผล เมื่อกำหนดให้มี หมุดควบคุมทางดิ่งหลักหกหมุด GPS 3165, GPS 3168, GPS 3423, GPS 3428, GPS 3491 และGPS 3542.....	70
57 การประเมินเส้นฐานการรังวัดของหมุดควบคุมทางดิ่งหลักหกหมุด GPS 3165, GPS 3168, GPS 3423, GPS 3428, GPS 3491 และGPS 3542.....	71
58 เปรียบเทียบค่าความสูงซึ่งได้จากการทำระดับ และจากการประมวลผล เมื่อไม่มีการ กำหนดหมุดควบคุมทางดิ่งหลักในพื้นที่ภาคเหนือ.....	72
59 เปรียบเทียบค่าความสูงซึ่งได้จากการทำระดับ และจากการประมวลผล เมื่อกำหนดให้มี หมุดควบคุมทางดิ่งหลักหนึ่งหมุด GPS 3219.....	73
60 การประเมินเส้นฐานการรังวัดของหมุดควบคุมทางดิ่งหลักหนึ่งหมุด GPS 3219.....	73
61 เปรียบเทียบค่าความสูงซึ่งได้จากการทำระดับ และจากการประมวลผล เมื่อกำหนดให้มี หมุดควบคุมทางดิ่งหลักสองหมุด GPS 3247 และ GPS 3282.....	74
62 การประเมินเส้นฐานการรังวัดของหมุดควบคุมทางดิ่งหลักสองหมุด GPS 3247 และ GPS 3282.....	75

สารบัญภาพ (ต่อ)

ภาพที่	หน้า
63 เปรียบเทียบค่าความสูงซึ่งได้จากการทำระดับ และจากการประมวลผล เมื่อกำหนดให้มี หมุดควบคุมทางดิ่งหลักสามหมุด GPS 3185, GPS 3220 และ GPS 3285.....	76
64 การประเมินเส้นฐานการรังวัดของหมุดควบคุมทางดิ่งหลักสามหมุด GPS 3185, GPS 3220 และ GPS 3285.....	76
65 เปรียบเทียบค่าความสูงซึ่งได้จากการทำระดับ และจากการประมวลผล เมื่อกำหนดให้มี หมุดควบคุมทางดิ่งหลักสี่หมุด GPS 3204, GPS 3220, GPS 3247 และ GPS 3282.....	77
66 การประเมินเส้นฐานการรังวัดของหมุดควบคุมทางดิ่งหลักสี่หมุด GPS 3204, GPS 3220, GPS 3247 และ GPS 3282.....	78
67 เปรียบเทียบค่าความสูงซึ่งได้จากการทำระดับ และจากการประมวลผล เมื่อกำหนดให้มี หมุดควบคุมทางดิ่งหลักห้าหมุด GPS 3185, GPS 3217, GPS 3256, GPS 3264 และ GPS 3285.....	79
68 การประเมินเส้นฐานการรังวัดของหมุดควบคุมทางดิ่งหลักห้าหมุด GPS 3185, GPS 3217, GPS 3256, GPS 3264 และ GPS 3285.....	79
69 เปรียบเทียบค่าความสูงซึ่งได้จากการทำระดับ และจากการประมวลผล เมื่อกำหนดให้มี หมุดควบคุมทางดิ่งหลักหกหมุด GPS 3185, GPS 3220, GPS 3243, GPS 3256, GPS 3274 และ GPS 3285.....	80
70 การประเมินเส้นฐานการรังวัดของหมุดควบคุมทางดิ่งหลักหกหมุด GPS 3185, GPS 3220, GPS 3243, GPS 3256, GPS 3274 และ GPS 3285.....	81