



คู่มือการปฏิบัติงาน (Work Manual)

เรื่อง แบบจำลองบริหารจัดการน้ำ คาดการณ์น้ำหลาก

คู่มือการปฏิบัติงาน (Work Manual)

เรื่อง คู่มือแบบจำลองบริหารจัดการน้ำ คาดการณ์น้ำหลาก

รหัสคู่มือ สขป.๒/จป.๑/๒๕๖๒

หน่วยงานที่จัดทำ

ฝ่ายประมวลวิเคราะห์สถานการณ์น้ำ ส่วนบริหารจัดการน้ำและบำรุงรักษา
สำนักงานชลประทานที่ ๒

ที่ปรึกษา

ผู้อำนวยการส่วนบริหารจัดการน้ำและบำรุงรักษา

พิมพ์ครั้งที่ ๑

จำนวน ๑ เล่ม

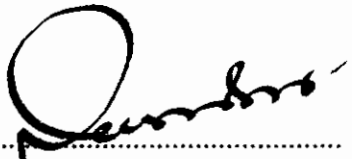
เดือน สิงหาคม พ.ศ. ๒๕๖๒

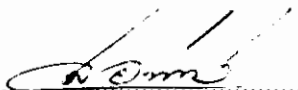
หมวดหมู่ บริหารจัดการน้ำและบำรุงรักษา


คู่มือการปฏิบัติงาน (Work Manual)

เรื่อง แบบจำลองบริหารจัดการน้ำ คาดการณ์น้ำหลาก

ได้ผ่านการตรวจสอบ กลั่นกรองจากคณะกรรมการตรวจสอบกลั่นกรองคู่มือการปฏิบัติงาน
ของสำนักงานชลประทานที่ ๒ เรียบร้อยแล้ว จึงถือเป็นคู่มือฉบับสมบูรณ์
สามารถใช้เป็นเอกสารเผยแพร่และใช้เป็นแนวทางในการปฏิบัติงาน

ลงชื่อ.....
(นายสถิต โพธิ์ดี)
ตำแหน่ง ประธานคณะกรรมการ ฯ

ลงชื่อ.....
(นายสมจิต อำนาจศาล)
ผู้อำนวยการส่วนบริหารจัดการน้ำและบำรุงรักษา
คณะกรรมการกลั่นกรอง

ลงชื่อ.....
(นายเกียรติกวิน เพิ่มทวีสิน)
ตำแหน่ง คณะทำงานและเลขานุการ

คู่มือการปฏิบัติงาน (Work Manual)

เรื่อง คู่มือแบบจำลองบริหารจัดการน้ำ คาดการณ์น้ำหลาก

จัดทำโดย

ชื่อ-สกุล นางสาวชญานพร ไยบัณฑิตย์

ตำแหน่ง วิศวกรชลประทานชำนาญการ สังกัด ฝ่ายประมวลวิเคราะห์สถานการณ์น้ำ ส่วนบริหาร
จัดการน้ำและบำรุงรักษา

สามารถติดต่อสอบถามรายละเอียด/ข้อมูลเพิ่มเติมได้ที่

ที่อยู่ สำนักงานชลประทานที่ ๒ ถนนบุญวาทย์

ตำบลสวนดอก อำเภอเมือง จังหวัดลำปาง

เบอร์โทรศัพท์ ๐-๕๔๒๑-๘๗๒๘

คำนำ

ตามแผนปฏิบัติการจัดการความรู้ ประจำปีงบประมาณ พ.ศ.๒๕๖๒ ของกรมชลประทาน กำหนดให้ทุกสำนัก/กอง จัดทำคู่มือปฏิบัติงานโดยแสดงรายละเอียดขั้นตอนการปฏิบัติงานกระบวนการต่างๆ อย่างชัดเจน เพื่อใช้เป็นแนวทางในการปฏิบัติงาน สามารถปฏิบัติงานได้อย่างมีประสิทธิภาพเป็นมาตรฐานเดียวกันทั้งองค์กร

ส่วนบริหารจัดการน้ำและบำรุงรักษา จึงได้จัดทำคู่มือแบบจำลองบริหารจัดการน้ำ คาดการณ์น้ำ หลาก โดยเป็นการรวบรวมกระบวนการต่างๆ ของการปฏิบัติงานอย่างละเอียด มีผังกระบวนการ หน้าที่รับผิดชอบ ตั้งแต่เริ่มต้นและสิ้นสุดกระบวนการของฝ่ายบริหารจัดการน้ำ

คณะผู้จัดทำหวังเป็นอย่างยิ่งว่า คู่มือแบบจำลองบริหารจัดการน้ำ คาดการณ์น้ำหลาก ที่ได้จัดทำขึ้นนี้ จะเป็นประโยชน์ต่อผู้ปฏิบัติงานและใช้เป็นแนวทางการปฏิบัติงาน เพื่อบรรลุเป้าหมายของการพัฒนาศักยภาพการบริหารจัดการน้ำที่มีประสิทธิภาพและประสิทธิผลต่อไป

คณะผู้จัดทำ
ส่วนบริหารจัดการน้ำและบำรุงรักษา
สำนักงานชลประทานที่ ๒
กรมชลประทาน

สารบัญ

	หน้า
วัตถุประสงค์	๑
ขอบเขต	๑
หน้าที่ความรับผิดชอบ	๑
Work Flow	๔
ขั้นตอนการปฏิบัติงาน	๔
ระบบติดตามประเมินผล	๑๐
เอกสารอ้างอิง	๑๑
แบบฟอร์มที่ใช้	๑๒
ภาคผนวก	๑๓

คู่มือการปฏิบัติงาน

คู่มือแบบจำลองบริหารจัดการน้ำ คาดการณ์น้ำหลาก

๑. วัตถุประสงค์

๑.๑ เพื่อให้ส่วนบริหารจัดการน้ำและบำรุงรักษา สำนักงานชลประทานที่ ๒ มีคู่มือการปฏิบัติงานที่ชัดเจน อย่างเป็นลายลักษณ์อักษร ที่แสดงถึงรายละเอียดขั้นตอนการปฏิบัติงานของกระบวนการต่างๆ ของการคาดการณ์น้ำหลากตลอดจนสร้างมาตรฐานการปฏิบัติงานที่มุ่งไปสู่การบริหารคุณภาพทั่วทั้งองค์กรอย่างมีประสิทธิภาพ และบรรลุข้อกำหนดที่สำคัญของกระบวนการ

๑.๒ เพื่อเป็นหลักฐานแสดงวิธีการทำงานที่สามารถถ่ายทอดให้กับผู้เข้ามาปฏิบัติงานใหม่ พัฒนาให้การทำงานเป็นมืออาชีพ รวมทั้งแสดงหรือเผยแพร่ให้กับบุคคลภายนอก ให้สามารถเข้าใจและใช้ประโยชน์จากกระบวนการที่มีอยู่เพื่อขอรับบริการบริการที่ตรงกับความต้องการ

๒. ขอบเขต

คู่มือแบบจำลองบริหารจัดการน้ำ คาดการณ์น้ำหลาก ฉบับนี้ ครอบคลุมตั้งแต่ขั้นตอนการบริหารน้ำ วิธีการคาดการณ์และ การใช้ข้อมูลต่างๆ การจัดการของผู้ใช้งาน ของส่วนบริหารจัดการน้ำและบำรุงรักษา สำนักงานชลประทานที่ ๒

๓. คำจำกัดความ

๑. ช่วงเวลาการเกิด (Base time) ของการเกิดปริมาณน้ำหลากจากปริมาณฝนส่วนเกิน (Direct Runoff) ที่เกิดจากฝนส่วนเกินระยะเวลาหนึ่งจะมีค่าคงที่ ถึงแม้ว่า Direct runoff จะมีปริมาณแตกต่างกันสัดส่วนของอัตราการตกของฝนส่วนเกิน

๒. ปริมาณฝน (Magnitude) ซึ่งโดยทั่วไปปริมาณฝนจะวัดเป็นความลึกของน้ำ ที่ตกลงบนที่บริเวณจุดใดจุดหนึ่งบนพื้นที่รับน้ำ

๓. การกระจายตัวของฝน (Distribution) ทั้งตามพื้นที่ และตามเวลา เช่น บริเวณฝนที่จุดต่างๆในพื้นที่หนึ่งหรือ ปริมาณฝนในแต่ละวันหรือแต่ละเดือน

๔. หน้าที่ความรับผิดชอบ

๓.๑ ผู้อำนวยการสำนักงานชลประทานที่ ๒ มีหน้าที่อนุมัติแผนและกำหนดนโยบายการบริหารจัดการน้ำ

๓.๒ ผู้อำนวยการส่วนบริหารจัดการน้ำและบำรุงรักษา มีหน้าที่วางแผนบริหารจัดการน้ำ อำนวยความสะดวกในการปฏิบัติงานของเจ้าหน้าที่

๓.๓ หัวหน้าฝ่ายประมวลวิเคราะห์สถานการณ์น้ำ มีหน้าที่กำหนดแนวทางกระบวนการงาน ตรวจสอบประเมินและวิเคราะห์ข้อมูล

๓.๔ เจ้าหน้าที่ผู้เกี่ยวข้อง รวบรวมข้อมูล ร่วมกับข้อมูลสารสนเทศ และจัดทำรายงานสถานการณ์น้ำ

สรุปกระบวนการบริหารจัดการน้ำและคาดการณ์น้ำหลาก

กระบวนการคาดการณ์น้ำหลาก เพื่อการบริหารจัดการน้ำเบื้องต้นประกอบด้วย ขั้นตอนสำคัญ ดังนี้

๑. การสังเคราะห์หาค่ากราฟหนึ่งหน่วยน้ำท่า (Unit Hydrograph) สำหรับพื้นที่รับน้ำที่ไม่มีข้อมูลที่จะนำมาวิเคราะห์หา Unit Hydrograph โดยอาศัยข้อมูลจากการสร้าง Unit Hydrograph จากลุ่มน้ำอื่นที่มีสภาพใกล้เคียง วิธีที่นิยมใช้เป็นวิธีของ Snyder ซึ่งชลภาพน้ำท่าของพื้นที่ลุ่มน้ำ จะมีความสัมพันธ์กับลักษณะทางกายภาพของลุ่มน้ำ วิธีของ Snyder เป็นวิธีที่กำหนดรูปร่างของชลภาพโดยค่า พารามิเตอร์ต่างๆ ซึ่งคำนวณได้จากค่าคุณสมบัติทางกายภาพของพื้นที่รับน้ำ ดังนี้

๑.๑ คำนวณค่า basin lag (T_p) ที่เกิดจากช่วงเวลาการตกของฝนส่วนเกิน t_r (ชั่วโมง)

$$T_p = a (L L_c / S)^{0.50} b$$

T_p เป็นเวลาจากจุดกึ่งกลางของฝน ไปยังจุดอัตราการไหลสูงสุด (basin lag)

L เป็นความยาวลำน้ำสายหลัก ในพื้นที่ลุ่มน้ำวัดจากจุดออกขึ้นไปทางด้านต้นน้ำ มีหน่วยเป็นกิโลเมตร ค่า L_c เป็นความยาวลำน้ำสายหลัก ในพื้นที่ลุ่มน้ำวัดจากจุดออกขึ้นไปทางด้านต้นน้ำ ถึงจุด Centroid ที่วัดมาตั้งฉากกับลำน้ำสายหลัก มีหน่วยเป็นกิโลเมตร และ S เป็นค่าความลาดชันเฉลี่ยของลำน้ำสายหลัก ซึ่งในการหาค่าความลาดชันเฉลี่ยของลำน้ำ จะนำค่าระดับ และระยะทางมา Plot Graph และลากเส้นความลาดชันเฉลี่ย ที่ทำให้เกิดพื้นที่ใต้กราฟ และพื้นที่เหนือกราฟ ที่มีพื้นที่เท่ากัน แล้วคำนวณค่าความลาดชันเฉลี่ยโดยใช้ค่าความต่างของระดับ หรือระยะทางตั้ง หาดด้วยค่าความต่างของระยะทางราบ หรือระยะทางตัวอย่างการลากเส้นความลาดชันเฉลี่ยของลำน้ำ

๑.๒ วิธีของ Snyder ได้กำหนดให้ระยะเวลาของฝนส่วนเกิน ที่ทำให้เกิด Unit Hydrograph มาตรฐาน มีความสัมพันธ์กับค่า basin lag (t_p) ดังนี้

$$T_r = T_p / 5.5$$

๑.๓ อัตราการไหลสูงสุดของ Unit Hydrograph มาตรฐานในหน่วยลูกบาศก์เมตร/วินาที โดยที่ C_p คือค่าสัมประสิทธิ์ที่หาได้จากพื้นที่ลุ่มน้ำข้างเคียง ที่มีข้อมูลการวัดซึ่งโดยทั่วไป มีค่าอยู่ระหว่าง ๐.๕๖ ถึง ๐.๖๙ และ A คือขนาดของพื้นที่รับน้ำในหน่วยตารางกิโลเมตร

$$Q_p / A = c (T_p)^d$$

a, b, c, d เป็นค่าสัมประสิทธิ์ที่ได้จากสมการ Regression

๒. เมื่อคำนวณค่า T_p , T_r และ Q_p ที่คำนวณได้จากสมการความสัมพันธ์ทางกายภาพ ตามแต่ละลุ่มน้ำแล้ว ก็ จะทำการสร้างรูปร่างของ Unit Hydrograph ซึ่งกระทำได้ ใน ๒ รูปแบบ ประกอบด้วย การหาค่าอัตราส่วน Q/Q_p และ T/T_p จากข้อมูลสถานีต่างๆ ในพื้นที่ลุ่มน้ำ ที่นำมาใช้แทน ในรูปแบบความสัมพันธ์แบบไร้หน่วย (Dimensionless Unit Hydrograph) และวิธีความสัมพันธ์ตามสมการ Nash Model ซึ่งถ้าใช้วิธีความสัมพันธ์แบบไร้หน่วย จะต้องปรับแก้ค่า ordinate ทุกครั้ง ให้พื้นที่ใต้กราฟ มีค่าเท่ากับ ๑ ดังนั้น โดยวิธีความสัมพันธ์ตามสมการ Nash Model จึงเป็นที่นิยมใช้โดยหน่วยของ Unit Hydrograph มีหน่วยเป็นลูกบาศก์เมตร/วินาที/ฝน ๑ มิลลิเมตร

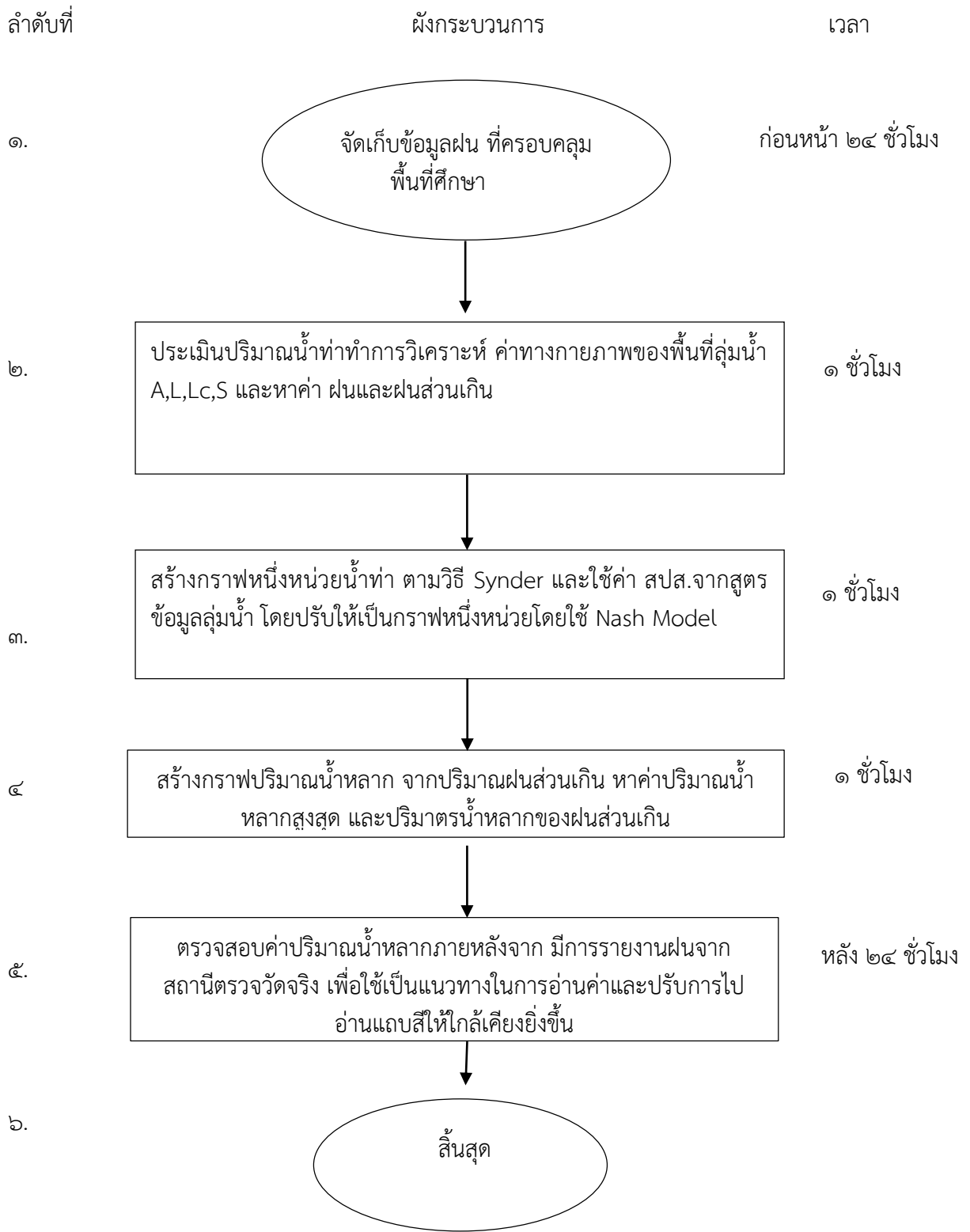
๓. จากข้อมูลฝน ที่ได้จากการตรวจวัดจากเรดาร์ ที่แสดงแถบสี ที่แปลงค่าเป็นปริมาณฝน ที่มีแนวโน้มตกลงพื้นที่ลุ่มน้ำ ที่มีค่าเปลี่ยนแปลงไปตามระยะเวลา จากข้อมูลเรดาร์ ของสถานีตรวจสภาพภูมิอากาศของกรมอุตุนิยมวิทยา ในพื้นที่ครอบคลุม

๔. จากข้อมูลปริมาณฝนสะสมที่ประเมินจากเรดาร์ นำมาคำนวณหาปริมาณฝนส่วนเกิน (Excess Rainfall) โดยการแทนค่าในสมการ การประเมินค่าสัมประสิทธิ์การเกิดน้ำท่า จากปริมาณฝนรวมของแต่ละพื้นที่ลุ่มน้ำ ซึ่งแสดงค่าอยู่ในรูป เปอร์เซ็นต์ของปริมาณฝนที่จะให้เกิดน้ำท่า โดยการนำปริมาณฝนรายวัน ที่ได้จากข้อมูลเรดาร์ มาคูณด้วย เปอร์เซ็นต์ของปริมาณฝนที่จะให้เกิดน้ำท่า จะได้ค่าฝนส่วนเกินพร้อมที่จะนำไปคูณกับ Unit Hydrograph

๕. หาค่าปริมาณน้ำหลากสูงสุด (Flood Peak) จากผลคูณในหัวข้อ ๔ ที่เกิดตามช่วงเวลาต่างๆ ที่ให้ค่าปริมาณน้ำสูงสุด (Flood Peak) มีหน่วยเป็นลูกบาศก์เมตร/วินาที และในการหาผลรวมของปริมาณน้ำหลาก จากค่าที่คำนวณได้ตามช่วงเวลา ไปคูณกับค่าช่วงเวลา T_r ของ Unit Hydrograph และคูณด้วยค่าแปลงกลับเป็นหน่วยชั่วโมง คือ ๓,๖๐๐ และหารด้วย ๑,๐๐๐,๐๐๐ จะได้ค่าปริมาตรน้ำหลาก (Flood Volume) มีหน่วยเป็น ล้านลูกบาศก์เมตร

๖. ในกรณีที่คิดค่าชลภาพการไหลพื้นฐาน (Base Flow) จะนำค่าปริมาตรน้ำหลาก ที่คำนวณได้รวมกับค่า Base Flow ของลำน้ำที่จุดที่พิจารณาก่อนที่จะเกิดน้ำหลาก จะทำให้ทราบปริมาตรน้ำนองทั้งหมด ที่เกิดขึ้นได้ หรือในกรณีไม่ทราบค่า Base Flow อาจประเมินค่า ประมาณ ๑๐% ของปริมาตรน้ำหลากสูงสุดแล้วแต่ละกรณี

Work Flow กระบวนการคู่มือการคาดการณ์น้ำหลาก


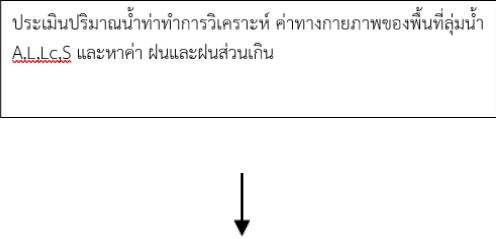
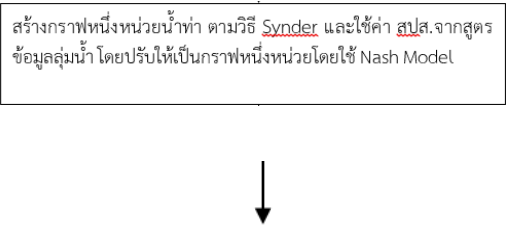



รวมเวลาทั้งหมด ๓ ชั่วโมง (ไม่นับเวลาจัดเก็บข้อมูลปริมาณฝนก่อนหน้า)

๕. Work Flow

ชื่อกระบวนการ : คู่มือการแจ้งเตือนภัยและสถานการณ์น้ำ

ตัวชี้วัดผลลัพธ์กระบวนการจัดทำคู่มือการปฏิบัติงาน : ระดับความสำเร็จของการแจ้งเตือนภัยและสถานการณ์น้ำ

ลำดับ	ผังกระบวนการ	ระยะเวลา	รายละเอียดงาน	มาตรฐานคุณภาพงาน	ผู้รับผิดชอบ
๑.	 <p>จัดเก็บข้อมูลฝน ที่ครอบคลุมพื้นที่ศึกษา</p>	ก่อน ๒๔ ชม.	เจ้าหน้าที่เข้าใช้งานเว็บไซต์ : กรมอุตุนิยมวิทยา , คลังข้อมูลน้ำแห่งชาติ หรือ ศูนย์อุทกภาคเหนือตอนบน www.hydro-1.net		-บน.ชป./ปน.ชป
๒.	 <p>ประเมินปริมาณน้ำท่าทำการวิเคราะห์ ค่าทางกายภาพของพื้นที่ลุ่มน้ำ ALLCS และหาค่า ฝนและฝนส่วนเกิน</p>	๑ ชม.	ประเมินปริมาณน้ำท่าทำการวิเคราะห์ ค่าทางกายภาพของพื้นที่ลุ่มน้ำ		-บน.ชป./ปน.ชป
๓.	 <p>สร้างกราฟหนึ่งหน่วยน้ำท่า ตามวิธี Synder และใช้ค่า สปส.จากสูตร ข้อมูลลุ่มน้ำ โดยปรับให้เป็นกราฟหนึ่งหน่วยโดยใช้ Nash Model</p>	๑ ชม.	สร้างกราฟหนึ่งหน่วยน้ำท่า ตามวิธี Synder และใช้ค่า สปส.จากสูตร ข้อมูลลุ่มน้ำ โดยปรับให้เป็นกราฟหนึ่งหน่วยโดยใช้ Nash Model		-บน.ชป./ปน.ชป

ลำดับ	ผังกระบวนการ	ระยะเวลา	รายละเอียดงาน	มาตรฐานคุณภาพงาน	ผู้รับผิดชอบ
๔.	<div style="border: 1px solid black; padding: 5px; width: fit-content; margin: 0 auto;">สร้างกราฟปริมาณน้ำหลาก จากปริมาณฝนส่วนเกิน หาค่าปริมาณน้ำหลากสูงสุด และปริมาตรน้ำหลากของฝนส่วนเกิน</div> <div style="text-align: center; margin: 10px 0;">↓</div>	๑ ชม.	สร้างกราฟปริมาณน้ำหลาก จากปริมาณฝนส่วนเกิน หาค่าปริมาณน้ำหลากสูงสุด และปริมาตรน้ำหลากของฝนส่วนเกิน		-บณ.ชป./ปน.ชป
๕.	<div style="border: 1px solid black; padding: 5px; width: fit-content; margin: 0 auto;">ตรวจสอบค่าปริมาณน้ำหลากภายหลังจาก มีการรายงานฝนจากสถานีตรวจวัดจริง เพื่อใช้เป็นแนวทางในการอ่านค่าและปรับการไปอ่านแถบสีให้ใกล้เคียงยิ่งขึ้น</div> <div style="text-align: center; margin: 10px 0;">↓</div> <div style="text-align: center; margin: 0 auto;">  </div>	หลัง ๒๔ ชม.	ตรวจสอบค่าปริมาณน้ำหลาก ภายหลังจาก มีการรายงานฝนจากสถานีตรวจวัดจริง เพื่อใช้เป็นแนวทางในการอ่านค่าและปรับการไปอ่านแถบสีให้ใกล้เคียงยิ่งขึ้น		-บณ.ชป./ปน.ชป -ผจบ.ชป.

๖. ขั้นตอนการปฏิบัติงาน

รายละเอียดงาน	ขั้นตอนการปฏิบัติงาน	ระเบียบ เอกสาร บันทึก แนวทางแบบฟอร์มที่ใช้	ผู้รับผิดชอบ	เงื่อนไขการปฏิบัติงาน
<p>๑. หาค่าปริมาณน้ำฝนจากการแปลงข้อมูลแถบสีวัดปริมาณฝนจากข้อมูล เรดาร์วัดปริมาณฝน สถานีที่ครอบคลุมในเขต สขป.๒</p>	<p>บันทึกค่าข้อมูลฝน ที่ตรวจวัดจากสถานีตรวจอากาศ โดยเลือกจะใช้สถานี ตามลักษณะการครอบคลุมพื้นที่ลุ่มน้ำที่จะหาค่า และทำการแปลงค่าเป็นปริมาณน้ำฝนสะสมใน ๑ วัน หน่วยเป็นมิลลิเมตร แล้วนำไปคำนวณหาปริมาณฝนส่วนเกิน (Excess Rainfall) ตามค่าเปอร์เซ็นต์คุณลด ตามกรณีการตกของฝน คือแบบปกติหรือตกหนักต่อเนื่อง ผลการคำนวณปริมาณฝนส่วนเกิน หน่วยมิลลิเมตร</p>	<p>ตารางไฟล์ Excel บันทึกข้อมูลฝน</p>	<p>ผู้คำนวณ</p>	
<p>๒. เลือกจุดที่จะประเมินค่าปริมาณน้ำท่า ที่จะเกิดจากปริมาณน้ำฝนที่จัดเก็บจากข้อมูลวัดปริมาณฝน</p>	<p>กำหนดจุดพิกัดที่จะคำนวณค่าปริมาณน้ำหลากในแผนที่ ๑:๕๐,๐๐๐ โดยหาค่าลักษณะเฉพาะทางกายภาพของพื้นที่ลุ่มน้ำ หาขนาดของพื้นที่รับน้ำ (Watershed Area :A) จากการลากขอบเขตพื้นที่ตามแนวสันปันน้ำ หน่วยตารางกิโลเมตร วัดค่าความยาวของลำน้ำสายหลักจากจุดที่พิจารณาไปจนถึงจุดที่สูงสุดบนสันปันน้ำของพื้นที่รับน้ำ (L) หน่วยกิโลเมตร และหาค่าจุดศูนย์ถ่วงของพื้นที่รับน้ำ และลากความยาวลำน้ำจากจุดที่พิจารณา ไปถึงจุดที่เมื่อลากเส้นจากจุดศูนย์ถ่วงตั้งฉากกับลำ</p>	<p>ตารางไฟล์คำนวณ Excel</p>	<p>ผู้คำนวณ</p>	<p>สูตรคำนวณค่า T_p และ Q_p/A รวมถึงค่าสัมประสิทธิ์ที่ใช้ a ,b ,c ,d, อ้างอิงจากเอกสารทางวิชาการ Hydrology No.๑๕๐๒/๐๘ ซึ่งในส่วนของสำนักชลประทานที่ ๒ มีลุ่มน้ำในครอบคลุมพื้นที่ประกอบด้วย ลุ่มน้ำกก และลุ่มน้ำวัง ลุ่มน้ำน่าน</p>

รายละเอียดงาน	ขั้นตอนการปฏิบัติงาน	ระเบียบ เอกสาร บันทึก แนวทางแบบฟอร์มที่ใช้	ผู้รับผิดชอบ	เงื่อนไขการปฏิบัติงาน
<p>๓. คำนวณหารูปร่างของ Unit Hydrograph โดยใช้วิธี Nash Model with Gamma Function เพื่อหาค่า Ordinate ของ Hydrograph แต่ละจุดที่เป็นกราฟหนึ่งหน่วยน้ำท่า</p>	<p>น้ำ (Lc) หน่วยกิโลเมตร รวมการถึง คำนวณค่าความลาดชันเฉลี่ยของลำน้ำสายหลัก (S)</p> <p>$\text{Gamma}(n) = (n \cdot e^{-n(2\pi/n) \cdot 0.5 \{1 + (1/12n) + (1/288n^2) - (137/51840n^3) - (571/244800n^4) + \dots\}})$</p> <p>โดยค่าที่นำมาใช้คำนวณ ได้แก่ค่า T_p, T_r และ Q_p ในขั้นตอนนี้ผลรวมของปริมาตรใต้กราฟ จะมีค่าเท่ากับ ๑ ตามการคำนวณ Gamma Function</p>	<p>ตารางไฟล์คำนวณ Excel ในส่วนของวิธี Nash Model</p>	<p>ผู้คำนวณ</p>	<p>คำนวณค่าพารามิเตอร์ต่างๆ ตาม Gamma Function ของ Nash Model</p>
<p>๔. หารูปร่างของ ชลภาพน้ำท่า (Hydrograph)</p>	<p>นำค่าปริมาณฝนส่วนเกิน (Excess Rainfall) มาคูณกับค่าแต่ละๆ Ordinate Unit hydrograph ของ Nash Model</p>	<p>ตารางไฟล์คำนวณ Excel ในส่วนของ Hydrograph ที่ได้จากวิธีกราฟหนึ่งหน่วยน้ำท่า (Unit hydrograph) ของ Nash Model</p>	<p>ผู้คำนวณ</p>	<p>เป็นการหาอัตราการไหลที่เวลาต่างๆตามเวลาที่กำหนด จากค่าช่วงเวลาการตกของฝนส่วนเกิน (T_r) ในแต่ละ Ordinate ของ Unit hydrograph จาก Nash Model ผลการคำนวณอัตราการไหลแต่ละช่วงของ T_r มีหน่วยเป็น ลบ.ม./วินาที</p>

รายละเอียดงาน	ขั้นตอนการปฏิบัติงาน	ระเบียบ เอกสาร บันทึก แนวทางแบบฟอร์มที่ใช้	ผู้รับผิดชอบ	เงื่อนไขการปฏิบัติงาน
๕. หาค่าปริมาณน้ำหลาก สูงสุด (Flood Peak)	จากรูปร่างของชลภาพน้ำท่า (Hydrograph) พิจารณาค่าที่เกิดอัตราการไหลสูงสุด และชั่วโมงที่เกิดอัตราการไหลสูงสุด	ตารางไฟล์คำนวณ Excel ใน ส่วนของ Hydrograph ที่ได้ จากวิธีการหนึ่งหน่วยน้ำท่า (Unit hydrograph) ของ Nash Model	ผู้คำนวณ	หาปริมาณน้ำหลากสูงสุด (Flood Peak) และเวลาที่ เกิดปริมาณน้ำหลากสูงสุด (Time to Peak) จากกราฟ อัตราการไหล
๖. คำนวณค่าปริมาตรน้ำ หลาก สูงสุด (Flood Volume)	หาพื้นที่ใต้กราฟของชลภาพน้ำท่า (Hydrograph) ซึ่งก็คือค่าปริมาตรน้ำ หลากสูงสุด ที่เกิดจากฝนส่วนเกินลูกนั้นๆ	ตารางไฟล์คำนวณ Excel ใน ส่วนของ Hydrograph	ผู้คำนวณ	หาปริมาณน้ำหลากสูงสุด (Flood Volume) จากฝน ส่วนเกินลูกนั้นๆ

๗. ระบบติดตามประเมินผล

กระบวนการ	มาตรฐาน/คุณภาพงาน	วิธีการติดตามประเมินผล	ผู้ติดตาม/ประเมินผล	ข้อเสนอแนะ
๑. การคาดการณ์ปริมาณหลาก	มีโปรแกรมตารางคำนวณที่ใช้ในการประเมินค่าปริมาณน้ำหลากในเขตสำนักชลประทานที่ ๒ ที่อ้างอิงจากสูตรการคำนวณค่าพารามิเตอร์สัมประสิทธิ์ต่างๆของพื้นที่ลุ่มน้ำ	ความแม่นยำอยู่ที่ค่าปริมาณฝนเพื่อคำนวณฝนส่วนเกินมาใช้ในการป้อนข้อมูลให้กับโปรแกรมตารางคำนวณปริมาณน้ำหลากและปริมาตรน้ำหลาก และในส่วนของ การคำนวณปริมาณน้ำท่าที่เป็นอัตราการไหลจะต้องเทียบกับการตรวจวัดอัตราการไหลของน้ำที่เวลาเดียวกัน ซึ่งส่วนใหญ่จะไม่ทราบเวลาที่จะเกิดล่งหน้าสำหรับลำน้ำทั่วไป หรือพอจะทราบในกรณีที่เหมาะสม ปริมาณน้ำหลากในจุดที่มีสถานีวัดน้ำ เพื่อใช้เป็นแนวทางในการย้อนไปปรับแก้ค่าพารามิเตอร์สัมประสิทธิ์ต่างๆ	ผู้คำนวณ	

๘. เอกสารอ้างอิง

๘.๑ รศ.ดร.ประกอบ วิโรจน์บุญ ,อุทกวิทยาของน้ำผิวดิน.ภาควิชาวิศวกรรมโยธา คณะวิศวกรรมศาสตร์ มหาวิทยาลัยขอนแก่น จ.ขอนแก่น

๘.๒ รศ.ดร.สามัคคี บุญยะวัฒน์ ,การวิเคราะห์ความเสี่ยง อุทกภัยลุ่มน้ำน่านตอนบน.ภาควิชาอนุรักษ์ วิทยา มหาวิทยาลัยเกษตรศาสตร์ จ.กรุงเทพฯ

๘.๓ ส่วนอุทกวิทยา ,๒๕๕๒ ,กราฟหนึ่งหน่วยน้ำท่าของกลุ่มน้ำต่างในประเทศไทย.สำนักอุทกวิทยาและ บริหารน้ำ กรมชลประทาน กรุงเทพฯ

๙. แบบฟอร์มที่ใช้

โปรแกรมตารางคำนวณปริมาณน้ำหลากสูงสุด และปริมาตรน้ำหลาก โดยวิธีกราฟหนึ่งหน่วยน้ำท่า

ภาคผนวก

แบบที่ 17 Synthetic Unit Hydrograph ของน้ำแม่วัง

$$t_p = 0.73289(L Lc / S^{0.5})^{0.30918}$$

$$q_p = 1.32794 A (t_p)^{-0.64621}$$

$$t_r = t_p / 5.5$$

0.7329	0.3092
1.3279	-0.6462

พิกัด	A (km ²)	L (km.)	Lc (km.)	S	t _p (Hr.)	q _p (cms.)	t _r (Hr.)
อ่างเก็บน้ำห้วยหมู้อ้อย	0.63	0.950	0.475	1:35	2.07	0.071	0.38

โดยที่ A = 31.580 km.²
 L = 7.827 km.
 Lc = 4 km.
 S = 1: 2600.00

แทนค่า t_p = 7.168 hr. คิดเป็น 7.20 hr.
 q_p = 1.174 cms. คิดเป็น 1.174 cms.
 t_r = 1.303 hr. คิดเป็น 1.40 hr.

แบบที่ 17 Synthetic Unit Hydrograph ของน้ำเขม

$$t_p = 1.6375(L Lc / S^{0.5})^{0.2377}$$

$$q_p = 0.2385 A (t_p)^{-1.0291}$$

$$t_r = t_p / 5.5$$

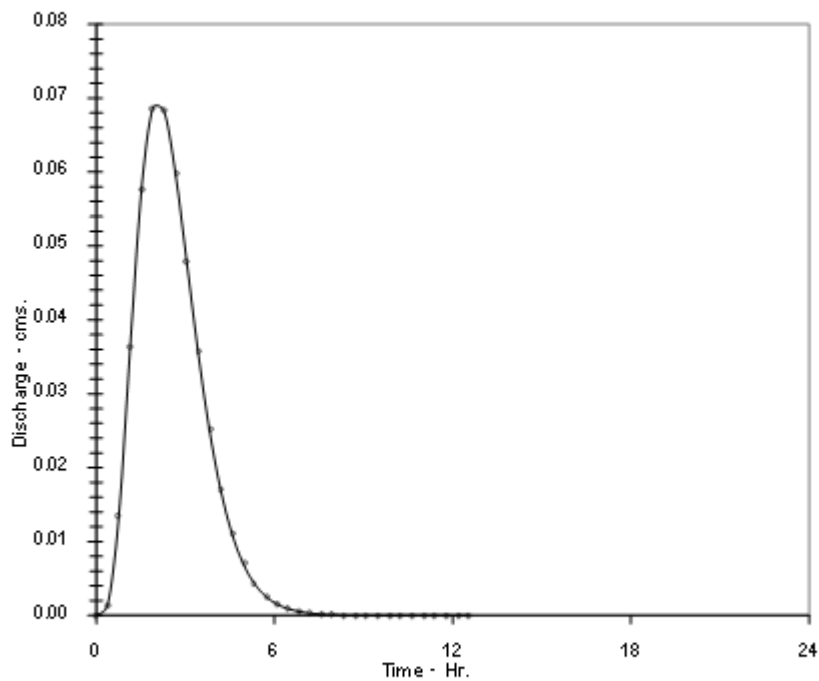
1.6375	0.2377
0.2385	-1.0291

โดยที่ A = 0.63 km.²
 L = 0.950 km.
 Lc = 0.475 km.
 S = 1: 35.0

แทนค่า t_p = 2.068 hr. คิดเป็น 2.07 hr.
 q_p = 0.071 cms. คิดเป็น 0.071 cms.
 t_r = 0.376 hr. คิดเป็น 0.38 hr.



1 - Hr Unit Hydrograph



รูปที่ 18/2 แสดงกราฟหนึ่งหน่วยน้ำท่าที่ได้จากการคำนวณ Nash Model

แสดงค่าของแกมมาฟังก์ชันเมื่อรู้ค่า n (Hann, 1977)

n	Gamma n	n	Gamma n	n	Gamma n	n	Gamma n
1.00	1.00000	1.25	0.90640	1.50	0.88623	1.75	0.91906
1.01	0.99433	1.26	0.90440	1.51	0.88659	1.76	0.92137
1.02	0.98884	1.27	0.90250	1.52	0.88704	1.77	0.92376
1.03	0.98355	1.28	0.90072	1.53	0.88757	1.78	0.92623
1.04	0.97844	1.29	0.89904	1.54	0.88818	1.79	0.92877
1.05	0.97350	1.30	0.89747	1.55	0.88887	1.8	0.93138
1.06	0.96874	1.31	0.89600	1.56	0.88964	1.81	0.93408
1.07	0.96415	1.32	0.89464	1.57	0.89049	1.82	0.93685
1.08	0.95973	1.33	0.89338	1.58	0.89142	1.83	0.93969
1.09	0.95546	1.34	0.89222	1.59	0.89243	1.84	0.94251
1.10	0.95135	1.35	0.89115	1.60	0.89352	1.85	0.94561
1.11	0.94739	1.36	0.89018	1.61	0.89468	1.86	0.94869
1.12	0.94359	1.37	0.88931	1.62	0.89592	1.87	0.95184
1.13	0.93993	1.38	0.88854	1.63	0.89724	1.88	0.95507
1.14	0.93642	1.39	0.88785	1.64	0.89864	1.89	0.95838
1.15	0.93304	1.40	0.88726	1.65	0.90012	1.9	0.96177
1.16	0.92980	1.41	0.88676	1.66	0.90167	1.91	0.96523
1.17	0.92670	1.42	0.88636	1.67	0.90330	1.92	0.96878
1.18	0.92373	1.43	0.88604	1.68	0.90500	1.93	0.97240
1.19	0.92088	1.44	0.88580	1.69	0.90678	1.94	0.97610
1.20	0.91817	1.45	0.88565	1.70	0.90864	1.95	0.97988
1.21	0.91558	1.46	0.88560	1.71	0.91057	1.96	0.98374
1.22	0.91311	1.47	0.88563	1.72	0.91258	1.97	0.98768
1.23	0.91075	1.48	0.88575	1.73	0.91466	1.98	0.99171
1.24	0.90852	1.49	0.88595	1.74	0.91683	1.99	0.99581
						2.00	1.00000

For Large positive values of n , Gamma (n) approximates The asymptotic series

$$\text{Gamma} (n) = n! e^{-n} (2\pi/n)^{0.5} \{1 + (1/12n) + (1/288n^2) - (139/51840n^3) - (571/24488320n^4) + \dots\}$$

Input	$t_p = 2.07$	Hr.																																																																																													
Input	$q_p = 0.071066$	cms. for 1.0 mm.																																																																																													
Input	$DA = 0.63$	sq.km.																																																																																													
Rainfall	= 1	mm.																																																																																													
Volume	= 630	m^3 for 1.0 mm.																																																																																													
1	$C(B) = \{t_p * 3600 * q_p / V\}$ = 0.840613																																																																																														
2	$B = 4.44$																																																																																														
3	$n = B+1 = 5.44$																																																																																														
4	$k_{n,sec} = (t_p / B) = 1678.064$ sec. $k_{n,hr} = 0.466129$ hr.																																																																																														
5	Find Gamma (n) Gamma 5.44083 = 47.60026																																																																																														
6	Ordinate $q(t) = \{V / (k_{n,sec} * \text{Gamma}(n))\} * (t / k_{n,hr})^{n-1} * \exp(-t / k_{n,hr})$																																																																																														
Input $t_p =$	<table border="1"> <thead> <tr><th>Time - Hr.</th><th>$q_{cal.}$</th></tr> </thead> <tbody> <tr><td>0</td><td>0.0000</td></tr> <tr><td>0.38</td><td>0.0014</td></tr> <tr><td>0.76</td><td>0.0135</td></tr> <tr><td>1.14</td><td>0.0363</td></tr> <tr><td>1.52</td><td>0.0576</td></tr> <tr><td>1.9</td><td>0.0687</td></tr> <tr><td>2.28</td><td>0.0683</td></tr> <tr><td>2.66</td><td>0.0599</td></tr> <tr><td>3.04</td><td>0.0480</td></tr> <tr><td>3.42</td><td>0.0358</td></tr> <tr><td>3.8</td><td>0.0253</td></tr> <tr><td>4.18</td><td>0.0171</td></tr> <tr><td>4.56</td><td>0.0111</td></tr> <tr><td>4.94</td><td>0.0070</td></tr> <tr><td>5.32</td><td>0.0043</td></tr> </tbody> </table>	Time - Hr.	$q_{cal.}$	0	0.0000	0.38	0.0014	0.76	0.0135	1.14	0.0363	1.52	0.0576	1.9	0.0687	2.28	0.0683	2.66	0.0599	3.04	0.0480	3.42	0.0358	3.8	0.0253	4.18	0.0171	4.56	0.0111	4.94	0.0070	5.32	0.0043	<table border="1"> <thead> <tr><th>Time - Hr.</th><th>$q_{cal.}$</th></tr> </thead> <tbody> <tr><td>5.7</td><td>0.0026</td></tr> <tr><td>6.08</td><td>0.0015</td></tr> <tr><td>6.46</td><td>0.0009</td></tr> <tr><td>6.84</td><td>0.0005</td></tr> <tr><td>7.22</td><td>0.0003</td></tr> <tr><td>7.6</td><td>0.0002</td></tr> <tr><td>7.98</td><td>0.0001</td></tr> <tr><td>8.36</td><td>0.0000</td></tr> <tr><td>8.74</td><td>0.0000</td></tr> <tr><td>9.12</td><td>0.0000</td></tr> <tr><td>9.5</td><td>0.0000</td></tr> <tr><td>9.88</td><td>0.0000</td></tr> <tr><td>10.26</td><td>0.0000</td></tr> <tr><td>10.64</td><td>0.0000</td></tr> <tr><td>11.02</td><td>0.0000</td></tr> </tbody> </table>	Time - Hr.	$q_{cal.}$	5.7	0.0026	6.08	0.0015	6.46	0.0009	6.84	0.0005	7.22	0.0003	7.6	0.0002	7.98	0.0001	8.36	0.0000	8.74	0.0000	9.12	0.0000	9.5	0.0000	9.88	0.0000	10.26	0.0000	10.64	0.0000	11.02	0.0000	<table border="1"> <thead> <tr><th>Time - Hr.</th><th>$q_{cal.}$</th></tr> </thead> <tbody> <tr><td>11.4</td><td>0.000</td></tr> <tr><td>11.78</td><td>0.000</td></tr> <tr><td>12.16</td><td>0.000</td></tr> <tr><td>12.54</td><td>0.000</td></tr> <tr><td>12.92</td><td>0.000</td></tr> <tr><td>13.3</td><td>0.000</td></tr> <tr><td>13.68</td><td>0.000</td></tr> <tr><td>14.06</td><td>0.000</td></tr> <tr><td>14.44</td><td>0.000</td></tr> <tr><td>14.82</td><td>0.000</td></tr> <tr><td>15.2</td><td>0.000</td></tr> <tr><td>Sum</td><td>0.461 cms.</td></tr> <tr><td>Depth</td><td>1.000 mm.</td></tr> </tbody> </table>	Time - Hr.	$q_{cal.}$	11.4	0.000	11.78	0.000	12.16	0.000	12.54	0.000	12.92	0.000	13.3	0.000	13.68	0.000	14.06	0.000	14.44	0.000	14.82	0.000	15.2	0.000	Sum	0.461 cms.	Depth	1.000 mm.
	Time - Hr.	$q_{cal.}$																																																																																													
	0	0.0000																																																																																													
	0.38	0.0014																																																																																													
	0.76	0.0135																																																																																													
	1.14	0.0363																																																																																													
	1.52	0.0576																																																																																													
	1.9	0.0687																																																																																													
	2.28	0.0683																																																																																													
	2.66	0.0599																																																																																													
	3.04	0.0480																																																																																													
	3.42	0.0358																																																																																													
	3.8	0.0253																																																																																													
	4.18	0.0171																																																																																													
	4.56	0.0111																																																																																													
	4.94	0.0070																																																																																													
5.32	0.0043																																																																																														
Time - Hr.	$q_{cal.}$																																																																																														
5.7	0.0026																																																																																														
6.08	0.0015																																																																																														
6.46	0.0009																																																																																														
6.84	0.0005																																																																																														
7.22	0.0003																																																																																														
7.6	0.0002																																																																																														
7.98	0.0001																																																																																														
8.36	0.0000																																																																																														
8.74	0.0000																																																																																														
9.12	0.0000																																																																																														
9.5	0.0000																																																																																														
9.88	0.0000																																																																																														
10.26	0.0000																																																																																														
10.64	0.0000																																																																																														
11.02	0.0000																																																																																														
Time - Hr.	$q_{cal.}$																																																																																														
11.4	0.000																																																																																														
11.78	0.000																																																																																														
12.16	0.000																																																																																														
12.54	0.000																																																																																														
12.92	0.000																																																																																														
13.3	0.000																																																																																														
13.68	0.000																																																																																														
14.06	0.000																																																																																														
14.44	0.000																																																																																														
14.82	0.000																																																																																														
15.2	0.000																																																																																														
Sum	0.461 cms.																																																																																														
Depth	1.000 mm.																																																																																														

