

การศึกษาศักยภาพทางกายภาพที่มีผลต่ออัตราการไหลอิมิตัวบริเวณจุดกลับรถ



นาย กิตติพงษ์ สุันทราเดชอังกูร

ศูนย์วิทยทรัพยากร

วิทยานิพนธ์นี้เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญาวิศวกรรมศาสตรมหาบัณฑิต


สาขาวิชาวิศวกรรมโยธา ภาควิชาวิศวกรรมโยธา

คณะวิศวกรรมศาสตร์ จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

ปีการศึกษา 2553

ลิขสิทธิ์ของจุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

STUDY OF PHYSICAL FACTORS AFFECTING SATURATION FLOWS AT U-TURN  
LOCATIONS



Mr. Kittipong Soontradejungkoon

ศูนย์วิทยุทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

A Thesis Submitted in Partial Fulfillment of the Requirements  
for the Degree of Master of Engineering Program in Civil Engineering  
Department of Civil Engineering

Faculty of Engineering

Chulalongkorn University

Academic Year 2010

Copyright of Chulalongkorn University

หัวข้อวิทยานิพนธ์

การศึกษาปัจจัยทางกายภาพที่มีผลต่ออัตราการไหลอิมตัวบริเวณ  
จุดกลับรถ

โดย

นายกิตติพงศ์ สุนทรเดชชังกูร

สาขาวิชา

วิศวกรรมโยธา

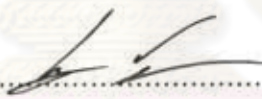
อาจารย์ที่ปรึกษาวิทยานิพนธ์หลัก


ผู้ช่วยศาสตราจารย์ ดร. จิตติชัย รุจนกนกนาฏ


คณะวิศวกรรมศาสตร์ จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย อนุมัติให้หัวข้อวิทยานิพนธ์ฉบับนี้เป็น  
ส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญาโทบริหารธุรกิจ

  
..... คณบดีคณะวิศวกรรมศาสตร์  
(รองศาสตราจารย์ ดร. บุญสม เลิศธีรณรงค์)

คณะกรรมการสอบวิทยานิพนธ์

  
..... ประธานกรรมการ  
(รองศาสตราจารย์ ดร. เอกสม ชูจารุกุล)

  
..... อาจารย์ที่ปรึกษาวิทยานิพนธ์หลัก  
(ผู้ช่วยศาสตราจารย์ ดร. จิตติชัย รุจนกนกนาฏ)

  
..... กรรมการภายนอกมหาวิทยาลัย  
(ศาสตราจารย์กิตติคุณ ดร. ตีเรก ลาว์ณย์ศิริ)

ศูนย์วิทยุโทรพยากรณ์  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

กิตติพงษ์ สุนทรเดชองกูร: การศึกษาปัจจัยทางกายภาพที่มีผลต่ออัตราการไหลอิ่มตัว บริเวณจุดกลับรถ. (STUDY OF PHYSICAL FACTORS AFFECTING SATURATION FLOWS AT U-TURN LOCATIONS) อ. ที่ปรึกษาวิทยานิพนธ์หลัก: ผู้ช่วยศาสตราจารย์ ดร. จิตติชัย รุจนกนกนาฏ, 162 หน้า.

งานวิจัยนี้เป็นการเก็บข้อมูลการกลับรถในเขตเมือง โดยพิจารณาเฉพาะรถที่กลับโดยที่ปราศจากการรบกวนของฝั่งตรงข้าม หรือเพื่อหาค่าอัตราการไหลอิ่มตัวของรถ จากนั้นจึงทำการสร้างแบบจำลองความสัมพันธ์ของลักษณะทางกายภาพที่มีผลต่อการไหลอิ่มตัวของจุดกลับรถบนถนนในกรุงเทพฯและปริมณฑล และหาค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถที่ทำการกลับรถ โดยได้สำรวจลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถในกรุงเทพฯและปริมณฑล จากจุดกลับรถ 20 จุด ซึ่งครอบคลุมลักษณะทางกายภาพที่แตกต่างกันรวม 4 ประเภท คือ จุดที่มีสัญญาณไฟควบคุมรถที่สวนมา จุดที่มีตำรวจจราจรกันรถที่สวนมา จุดที่อยู่ใต้สะพานลอยข้ามทางแยก และจุดระหว่างทางแยกโดยไม่มีการควบคุม โดยเก็บเวลาและชนิดที่รถแต่ละคันผ่านเส้นอ้างอิงที่กำหนด รวมถึงลักษณะทางกายภาพอื่นๆ ที่อาจส่งผลต่ออัตราการไหลอิ่มตัว ซึ่งจากผลการวิเคราะห์สามารถสรุปได้ว่าความกว้างของช่องทางรถเลี้ยวกลับรถ มีผลต่ออัตราการไหลอิ่มตัวของจุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยก ส่วนจุดกลับรถแบบอื่นนั้นยังไม่พบความสัมพันธ์ที่มีนัยสำคัญ ดังนั้นผู้ออกแบบจึงควรให้ความสำคัญกับปัจจัยนี้ในการออกแบบจุดกลับรถ นอกจากนี้งานวิจัยนี้ได้ทำการหาค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลขณะกลับรถ และผลของการกลับรถตามกันต่อเวลาที่ใช้ในการกลับรถ ซึ่งสามารถนำไปใช้อ้างอิงในการออกแบบและวิเคราะห์ทางวิศวกรรมจราจรต่อไปได้

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

ภาควิชา .....วิศวกรรมโยธา..... ลายมือชื่อนิลิต..... กิตติพงษ์ สุนทรเดชองกูร .....  
สาขาวิชา .....วิศวกรรมโยธา..... ลายมือชื่อ อ.ที่ปรึกษาวิทยานิพนธ์หลัก.....  
ปีการศึกษา ...2553.....

## 5070218421 : MAJOR CIVIL ENGINEERING

KEYWORDS : SATURATION FLOW / PASSENGER CAR EQUIVALENT / U-TURN /  
HIGHWAY DESIGN / HIGHWAY CAPACITY

KITTIPONG SOONTRADEJUNGKON: STUDY OF PHYSICAL FACTORS  
AFFECTING SATURATION FLOWS AT U-TURN LOCATIONS. ADVISOR:  
ASSISTANT PROFESSOR JITTICHAJ RUDJANAKANOKNAD, Ph.D., 162 pp.

This research collects traffic data, particularly the times for each vehicle that can make a U-turn without any interference from traffic in the opposite direction, at urban U-turn locations to analyze the U-turn's saturation flows. The data are then used to find whether geometric designs can influence the saturation flows and determine the passenger car equivalent values of different vehicle types at the U-turn locations. The study includes twenty U-Turn locations with four distinct physical characteristics, i.e., 1) U-Turns at signalized intersection, 2) grade-separated U-Turns, 3) Mid-block U-Turns with police control, and 4) Mid-block U-Turns without police control. At each location, vehicle types as well as their U-Turn departure times from reference line are collected along with site's physical geometric design. The findings from this research show that U-turn lane widths significantly affect U-turn's saturation flows only for a midblock U-turn type but not for others. Therefore, traffic designers would focus on this factor for better U-turn operations. Additionally, the passenger-car-equivalent numbers of different vehicle types and the effect of car-following during U-turn operations were calculated and could be used for further references in traffic engineering design and analysis.



Department : ..... Civil Engineering .....

Student's Signature

Field of Study : ..... Civil Engineering .....

Advisor's Signature

Academic Year : ..... 2010 .....



## กิตติกรรมประกาศ

การจัดทำวิทยานิพนธ์ฉบับนี้ ข้าพเจ้าขอขอบพระคุณบิดา มารดา ที่คอยอุปการะเลี้ยงดู สักสมอบรม ให้การสนับสนุนในทุก ๆ ด้านและเป็นกำลังใจให้ข้าพเจ้าเสมอมาจนทำให้ข้าพเจ้า ได้มีความรู้ความสามารถและประสบความสำเร็จดังเช่นปัจจุบัน

ขอขอบพระคุณผู้ช่วยศาสตราจารย์ ดร. จิตติชัย รุจนกนกนาฏ อาจารย์ที่ปรึกษา วิทยานิพนธ์ที่คอยให้คำปรึกษาและแนวทางในการดำเนินการวิจัย ตลอดจนการตรวจสอบแก้ไข ข้อบกพร่องในการจัดทำวิทยานิพนธ์ฉบับนี้อย่างดียิ่ง

ขอขอบพระคุณ รองศาสตราจารย์ ดร.เกษม ชูจารุกุล และศาสตราจารย์กิตติคุณ ดร. ดิเรก ลาวัณย์ศิริ สำหรับคำปรึกษาวิทยานิพนธ์และความกรุณาที่สละเวลามาเป็นคณะกรรมการ สอบวิทยานิพนธ์ฉบับนี้

ขอขอบพระคุณคณาจารย์ ภาควิชาวิศวกรรมโยธา จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัยทุกท่าน ที่ได้ ประสิทธิ์ประสาทวิชาความรู้อันเป็นประโยชน์ทั้งในด้านการงานวิจัยและการประกอบอาชีพใน อนาคต

สุดท้ายนี้ข้าพเจ้าขอขอบคุณนิสิตสาขาวิชาวิศวกรรมการขนส่งทุกท่านที่ให้ความ ช่วยเหลือรวมทั้งให้กำลังใจแก่ข้าพเจ้าเสมอมา

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

# สารบัญ

	หน้า
บทคัดย่อภาษาไทย.....	ง
บทคัดย่อภาษาอังกฤษ.....	จ
กิตติกรรมประกาศ.....	ฉ
สารบัญ.....	ช
สารบัญตาราง.....	ฎ
สารบัญภาพ.....	ณ
บทที่ 1 บทนำ.....	1
1.1 ความเป็นมาและความสำคัญของปัญหา.....	1
1.2 วัตถุประสงค์ของการวิจัย.....	2
1.3 ขอบเขตของการวิจัย.....	3
1.4 ประโยชน์ที่คาดว่าจะได้รับ.....	3
1.5 วิธีดำเนินการวิจัย.....	3
บทที่ 2 การทบทวนเอกสารและงานวิจัย.....	5
2.1 มาตรฐานการออกแบบจุดกลับรถในปัจจุบัน.....	5
2.1.1 มาตรฐานการออกแบบจุดกลับรถในต่างประเทศ.....	5
2.1.2 มาตรฐานการออกแบบจุดกลับรถในประเทศไทย.....	11
2.2 แบบจำลองการหาความจุที่เกี่ยวข้องกับการกลับรถ.....	12
2.3 อัตราการไหลอ้อมตัว.....	14
2.4 การใช้วิธีเส้นโค้งสะสมในการหาการไหลอ้อมตัว.....	16
2.5 ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล.....	17
บทที่ 3 ขั้นตอนการศึกษา.....	20
3.1 แนวทางการคัดเลือกสถานที่เก็บข้อมูล.....	20
3.2 วิธีการเก็บข้อมูล.....	21
3.2.1 การเก็บข้อมูลการไหลอ้อมตัวและชนิดของรถที่ทำการกลับรถ.....	22
3.2.2 การเก็บข้อมูลลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ.....	25
3.3 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	26
3.3.1 การสร้างแบบจำลองการหาการไหลอ้อมตัวในการกลับรถ.....	27

	หน้า
3.3.1.1 การวิเคราะห์โดยไม่ว่าค่าหนึ่งถึงค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล...	27
3.3.1.2 การวิเคราะห์โดยค่าหนึ่งถึงค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล.....	28
3.3.2 การหาค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของการกัลดัลด.....	29
3.3.3 การศึกษาผลของการตามกันของรถต่างชนิดกันที่ทำการกัลดัลด.....	30
บทที่ 4 การหาอัตราการใช้เชื้อเพลิงและค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล.....	32
4.1 จุดกัลดัลดบริเวณ ถ.พญาไท สี่แยกปทุมวัน (รถมุ่งหน้าทิศเหนือ).....	34
4.1.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกัลดัลด.....	34
4.1.2 การเก็บข้อมูลการจราจร.....	35
4.1.3 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	35
4.2 จุดกัลดัลดบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 103 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก).....	38
4.2.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกัลดัลด.....	38
4.2.2 การเก็บข้อมูลการจราจร.....	39
4.2.3 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	39
4.3 จุดกัลดัลดบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 103 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก).....	42
4.3.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกัลดัลด.....	43
4.3.2 การเก็บข้อมูลการจราจร.....	43
4.3.3 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	43
4.4 จุดกัลดัลดบริเวณ ถ.รามอินทรา หน้าซอย 14 (ซอยมัธยา) (รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก).....	46
4.4.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกัลดัลด.....	47
4.4.2 การเก็บข้อมูลการจราจร.....	47
4.4.3 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	47
4.5 จุดกัลดัลดบริเวณ ถ.รามอินทรา หน้าเซ็นทรัลรามอินทรา (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก).....	50
4.5.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกัลดัลด.....	50
4.5.2 การเก็บข้อมูลการจราจร.....	51
4.5.3 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	51
4.6 จุดกัลดัลดบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 112 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก).....	54



4.6.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ.....	55
4.6.2 การเก็บข้อมูลการจราจร.....	55
4.6.3 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	55
4.7 จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามคำแหง หน้าซอย 118 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก).....	58
4.7.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ.....	58
4.7.2 การเก็บข้อมูลการจราจร.....	59
4.7.3 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	59
4.8 จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามคำแหง หน้าซอย 118 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก).....	62
4.8.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ.....	62
4.8.2 การเก็บข้อมูลการจราจร.....	63
4.8.3 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	63
4.9 จุดกลับรถบริเวณ ถ.กิ่งแก้ว หน้าซอย 21 (รถมุ่งหน้าทิศใต้).....	66
4.9.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ.....	66
4.9.2 การเก็บข้อมูลการจราจร.....	67
4.9.3 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	67
4.10 จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามคำแหง หน้าซอย 96 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก).....	70
4.10.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ.....	70
4.10.2 การเก็บข้อมูลการจราจร.....	70
4.10.3 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	71
4.11 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ร่มเกล้า หน้าซอย 44 (รถมุ่งหน้าทิศเหนือ).....	74
4.11.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ.....	75
4.11.2 การเก็บข้อมูลการจราจร.....	75
4.11.3 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	75
4.12 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 62 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก).....	78
4.12.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ.....	79
4.12.2 การเก็บข้อมูลการจราจร.....	79
4.12.3 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	79
4.13 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 114 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก).....	82
4.13.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ.....	82

	หน้า
4.13.2 การเก็บข้อมูลการจราจร.....	82
4.13.3 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	83
4.14 จุดกัลป์รถบริเวณ ถ.รัชดาภิเษก ใกล้สี่แยกรัชดา - ลาดพร้าว (รถมุ่งหน้าทิศเหนือ).....	86
4.14.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกัลป์รถ.....	86
4.14.2 การเก็บข้อมูลการจราจร.....	87
4.14.3 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	88
4.15 จุดกัลป์รถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว ใกล้ปากทางลาดพร้าว (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก).....	89
4.15.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกัลป์รถ.....	90
4.15.2 การเก็บข้อมูลการจราจร.....	91
4.15.3 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	91
4.16 จุดกัลป์รถบริเวณ ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร 12.5 (หน้าโฮมโปร) (รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก).....	93
4.16.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกัลป์รถ.....	94
4.16.2 การเก็บข้อมูลการจราจร.....	95
4.16.3 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	95
4.17 จุดกัลป์รถบริเวณ ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร 12.5 (หน้าโฮมโปร) (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก).....	98
4.17.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกัลป์รถ.....	98
4.17.2 การเก็บข้อมูลการจราจร.....	98
4.17.3 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	98
4.18 จุดกัลป์รถบริเวณ ถ.เสรีไทย หน้าทางเข้าสำนักงานเขตบึงกุ่ม (รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก).....	102
4.18.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกัลป์รถ.....	102
4.18.2 การเก็บข้อมูลการจราจร.....	102
4.18.3 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	103
4.19 จุดกัลป์รถบริเวณ ถ.นวมินทร์ หน้าซอย 93 (รถมุ่งหน้าทิศใต้).....	106
4.19.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกัลป์รถ.....	106
4.19.2 การเก็บข้อมูลการจราจร.....	106

	หน้า
4.19.3 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	107
4.20 จุดกลับรถบริเวณ ถ.นวมินทร์ หน้าซอย 26 (รถมุ่งหน้าทิศใต้).....	110
4.20.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ.....	110
4.20.2 การเก็บข้อมูลการจราจร.....	111
4.20.3 การวิเคราะห์ข้อมูล.....	111
4.21 การหาค่าเฉลี่ยค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของจุดกลับรถแต่ละประเภท.....	114
4.22 การหาค่าอัตราการไหลอิมิตัว.....	117
บทที่ 5 การวิเคราะห์ความสัมพันธ์ระหว่างอัตราการไหลอิมิตัวกับปัจจัยทางกายภาพ.....	120
5.1 จุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟควบคุม.....	121
5.2 จุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยก.....	122
5.3 จุดกลับรถประเภทมีตำรวจจราจรควบคุม.....	124
5.4 สรุปผลการวิเคราะห์ความสัมพันธ์ระหว่างอัตราการไหลอิมิตัวกับปัจจัยทางกายภาพ.....	124
บทที่ 6 การศึกษาผลของการตามกันของรถต่างชนิดกันที่ทำการกลับรถ.....	126
6.1 รายละเอียดการวิเคราะห์ผลของการกลับรถตามกัน.....	126
6.2 จุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟควบคุม.....	127
6.3 จุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยก.....	129
6.4 จุดกลับรถประเภทมีตำรวจจราจรควบคุม.....	130
6.5 จุดกลับรถประเภทอยู่ใต้สะพานข้ามทางแยก.....	131
6.6 สรุปผลการวิเคราะห์ผลของการกลับรถตามกัน.....	132
บทที่ 7 สรุปผลการศึกษา.....	134
7.1 สรุปผลการศึกษา.....	134
7.2 การเปรียบเทียบกับงานวิจัยในอดีต.....	136
7.3 ข้อเสนอแนะ.....	137
รายการอ้างอิง.....	138
ภาคผนวก .....	140
ประวัติผู้เขียนวิทยานิพนธ์.....	162

## สารบัญตาราง

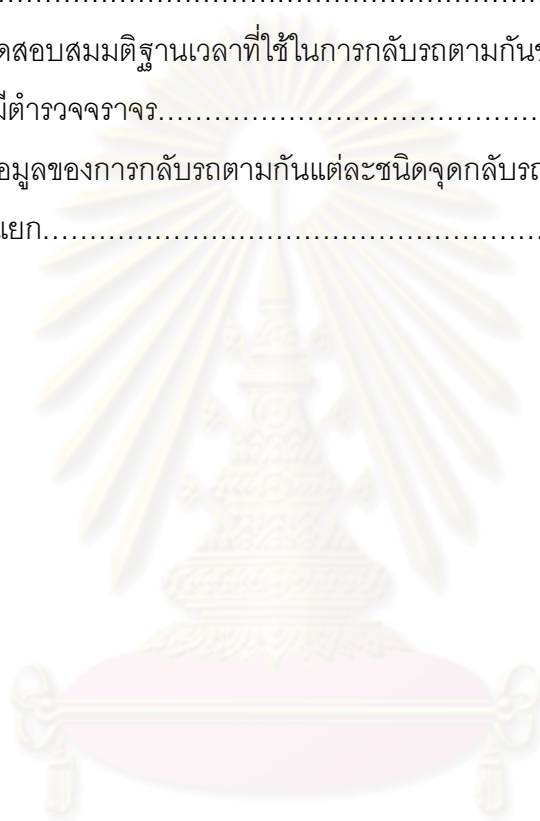
ตารางที่		หน้า
2.1	ความกว้างขั้นต่ำของเกาะกลางถนนสำหรับการกั้นรถบนถนนสายหลัก.....	7
2.2	ความกว้างขั้นต่ำ (ฟุต) ของเกาะกลางในการกั้นรถสำหรับถนน 4 ช่องจราจร.	9
2.3	ระยะในการมองเห็นจุดกั้นรถที่เปลี่ยนแปลงตามความเร็วของรถ.....	10
2.4	ความกว้างขั้นต่ำของเกาะกลางทางหลวง.....	10
2.5	ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดเบา รถชนิดหนัก และ รถจักรยานยนต์.....	18
3.1	ลักษณะทางกายภาพของจุดกั้นรถ.....	21
3.2	เวลาสะสมในการผ่านเส้นอ้างอิงของรถ.....	23
3.3	ค่าการไหลอิมิต์ของการกั้นรถบนถนนพญาไทบริเวณสี่แยกปทุมวัน (ค่า สมมติ).....	28
4.1	เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCE ของชุดข้อมูลที่ 4.....	36
4.2	ค่าการไหลอิมิต์ทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกั้นรถ ถ. พญาไท สี่แยกปทุมวัน.....	36
4.3	เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCE ของชุดข้อมูลที่ 2.....	39
4.4	ค่าการไหลอิมิต์ทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกั้นรถ ถ. ลาดพร้าว หน้าซอย 103.....	40
4.5	เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCE ของชุดข้อมูลที่ 4.....	44
4.6	ค่าการไหลอิมิต์ทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกั้นรถ ถ. ลาดพร้าว หน้าซอย 103.....	45
4.7	เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCE ของชุดข้อมูลที่ 3.....	48
4.8	ค่าการไหลอิมิต์ทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกั้นรถ ถ. รามอินทรา หน้าซอย 14.....	49
4.9	เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCE ของ ชุดข้อมูลที่ 17.....	52
4.10	ค่าการไหลอิมิต์ทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกั้นรถ ถ. รามอินทรา หน้าเซ็นทรัลรามอินทรา.....	53
4.11	เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCE ของชุดข้อมูลที่ 9.....	56
4.12	ค่าการไหลอิมิต์ทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกั้นรถ ถ. ลาดพร้าว หน้าซอย 112.....	56

ตารางที่	หน้า
4.13	เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 22..... 60
4.14	ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ. รวมค่าแห่ง หน้าชอย 118..... 61
4.15	เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 10..... 64
4.16	ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ. รวมค่าแห่ง หน้าชอย 118..... 65
4.17	เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 15..... 68
4.18	ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.กิ่ง แก้ว หน้าชอย 21..... 69
4.19	เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 25..... 71
4.20	ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ. รวมค่าแห่ง หน้าชอย 96..... 72
4.21	เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 11..... 76
4.22	ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.ร่ม เกล้า หน้าชอย 44..... 76
4.23	เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 14..... 80
4.24	ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ. ลาดพร้าว หน้าชอย 62..... 81
4.25	เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 8..... 83
4.26	ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ. ลาดพร้าว หน้าชอย 114..... 85
4.27	เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 23..... 87
4.28	ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ไกลี่สี่ แยกรัชดา-ลาดพร้าว..... 88
4.29	เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 9..... 91
4.30	ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ. ลาดพร้าว ไกลี่ปากทางลาดพร้าว..... 93
4.31	เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 21..... 95
4.32	ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.ลำ ลูกกา กิโลเมตร 12.5..... 96

ตารางที่	หน้า
4.33	เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 17..... 99
4.34	ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถถ.ลำ ลูกกา กิโลเมตร 12.5..... 100
4.35	เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 14..... 103
4.36	ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.เสรี ไทย หน้าทางเข้าเขตบึงกุ่ม..... 105
4.37	เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 17..... 107
4.38	ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ. นวมินทร์ หน้าซอย 93..... 109
4.39	เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 4..... 111
4.40	ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ. นวมินทร์ หน้าซอย 26..... 112
4.41	ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถแต่ละชนิดของแต่ละจุดกลับรถและ ค่าเฉลี่ยของจุดกลับรถแต่ละประเภท..... 115
4.42	ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถแต่ละชนิดของแต่ละจุดกลับรถและ ค่าเฉลี่ยของจุดกลับรถแต่ละประเภทโดยตัดค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล ของรถตู้บางจุดกลับรถ..... 116
4.43	ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล ค่าการไหลอิมิตัวก่อนและหลังการปรับแก้ ของจุดกลับรถต่างๆ..... 118
5.1	ค่าอัตราการไหลอิมิตัวและลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถต่างๆ..... 120
5.2	ค่าสหสัมพันธ์ระหว่างปัจจัยแต่ละตัวของจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟ..... 122
5.3	ค่าสหสัมพันธ์ระหว่างปัจจัยแต่ละตัวของจุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยก 122
5.4	ค่าสัมประสิทธิ์ของตัวแปร ค่า $p$ -value และค่า $R^2$ ของสมการความสัมพันธ์ ระหว่างค่าอัตราการไหลอิมิตัวกับขนาดของปัจจัยทางกายภาพของจุดกลับรถ ประเภทอยู่ระหว่างทางแยก..... 123
5.5	ค่าสหสัมพันธ์ระหว่างปัจจัยแต่ละตัวของจุดกลับรถประเภทมีตำรวจจราจร..... 124
6.1	จำนวนข้อมูลของการกลับรถตามกันแต่ละชนิดจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณ ไฟ..... 128
6.2	ผลการทดสอบสมมติฐานเวลาที่ใช้ในการกลับรถตามกันของจุดกลับรถ ประเภทมีสัญญาณไฟควบคุม..... 128



ตารางที่	หน้า
6.3 จำนวนข้อมูลของการกลับรถตามกันแต่ละชนิดจุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยก.....	129
6.4 ผลการทดสอบสมมติฐานเวลาที่ใช้ในการกลับรถตามกันของจุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยก.....	130
6.5 จำนวนข้อมูลของการกลับรถตามกันแต่ละชนิดจุดกลับรถประเภทมีตำรวจจราจร.....	131
6.6 ผลการทดสอบสมมติฐานเวลาที่ใช้ในการกลับรถตามกันของจุดกลับรถประเภทมีตำรวจจราจร.....	131
6.7 จำนวนข้อมูลของการกลับรถตามกันแต่ละชนิดจุดกลับรถประเภทอยู่ใต้สะพานข้ามทางแยก.....	132



ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

## สารบัญภาพ

ภาพที่		หน้า
1.1	จุดกลับรถในเขตเมืองใหญ่ที่มีความต้องการรถกลับรถสูง.....	2
2.1	การเปิดเกาะกลางแบบธรรมดาโดยไม่มีช่องทางรถเลี้ยว.....	6
2.2	การเปิดเกาะกลางแบบธรรมดาโดยมีช่องทางรถเลี้ยว.....	6
2.3	การเปิดเกาะกลางแบบแบ่งทิศทางของถนนที่มีขอบทาง.....	8
2.4	การเปิดเกาะกลางแบบแบ่งทิศทางของถนนที่ไม่มีขอบทาง.....	8
2.5	เส้นทางและรัศมีการเลี้ยวมาตรฐานของรถส่วนบุคคล.....	11
2.6	การไหลของกระแสจราจรระหว่างช่วงเวลาไฟเขียวจากการเข้าสู่ทางแยกแบบ อิมตัว.....	15
2.7	วิธีวาดเส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถ.....	17
2.8	วิธีวาดเส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถ.....	17
2.9	ตารางบันทึกค่าอัตราการไหลอิมตัวภาคสนาม.....	19
3.1	การหาเวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิง.....	22
3.2	เส้นกราฟสะสมแบบไม่คำนึงถึงค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล.....	24
3.3	เส้นกราฟสะสมแบบคำนึงถึงค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล.....	24
3.4	การเปลี่ยนแปลงความชันของเส้นกราฟของเส้นโค้งสะสม.....	25
3.5	ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถแสดงค่า $R_1$ , $R_2$ , $W_1$ และ $W_2$ .....	26
3.6	ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถแสดงค่า $R'_1$ , $R'_2$ , $W_1$ และ $W_2$ .....	26
4.1	ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ.....	33
4.2	จุดกลับรถบริเวณ ถ.พญาไท สีแยกปทุมวัน (รถมุ่งหน้าทิศเหนือ).....	34
4.3	เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิง เส้นของชุดข้อมูลที่ 4.....	35
4.4	จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 103 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก).....	38
4.5	เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิง เส้นของชุดข้อมูลที่ 2.....	40
4.6	จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 103 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก).....	42
4.7	เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิง เส้นของชุดข้อมูลที่ 4.....	44
4.8	จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามอินทรา หน้าซอย 14 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก).....	46

ภาพที่	หน้า	
4.9	เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 3.....	48
4.10	จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามอินทรา หน้าเซ็นทรัลรามอินทรา (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก).....	51
4.11	เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 17.....	52
4.12	จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 112(รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก).....	54
4.13	เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 9.....	56
4.14	จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามคำแหง หน้าซอย 118(รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก).....	59
4.15	เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 22.....	60
4.16	จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามคำแหง หน้าซอย 118(รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก).....	63
4.17	เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 10.....	64
4.18	จุดกลับรถบริเวณ ถ.กิ่งแก้ว หน้าซอย 21 (รถมุ่งหน้าทิศใต้).....	67
4.19	เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 15.....	68
4.20	จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามคำแหง หน้าซอย 96 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก).....	71
4.21	เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 25.....	72
4.22	จุดกลับรถบริเวณ ถ.ร่วมเกล้า หน้าซอย 44 (รถมุ่งหน้าทิศเหนือ).....	74
4.23	เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 11.....	76
4.24	จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 62 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก).....	78
4.25	เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 14.....	80
4.26	จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 114 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก).....	83
4.27	เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 8.....	84

ภาพที่	หน้า	
4.28	จุดกลับรถบริเวณ ถ.รัชดาภิเษก ใกล้สี่แยกรัชดา-ลาดพร้าว (รถมุ่งหน้าทิศเหนือ)	86
4.29	เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 23.....	87
4.30	จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว ใกล้ปากทางลาดพร้าว (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก)	90
4.31	เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 9.....	92
4.32	จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร 12.5 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก).....	94
4.33	เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 21.....	96
4.34	จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร 12.5 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก).....	99
4.35	เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 17.....	100
4.36	จุดกลับรถบริเวณ ถ.เสรีไทย หน้าทางเข้าสำนักงานเขตบึงกุ่ม (รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก).....	103
4.37	เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 14.....	104
4.38	จุดกลับรถบริเวณ ถ.นวมินทร์ หน้าซอย 93 (รถมุ่งหน้าทิศใต้).....	107
4.39	เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 17.....	108
4.40	จุดกลับรถบริเวณ ถ.นวมินทร์ หน้าซอย 26 (รถมุ่งหน้าทิศใต้).....	110
4.41	เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 4.....	112
5.1	ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ.....	121
5.2	ความสัมพันธ์ระหว่างค่า $R'_1$ กับอัตราการไหลอิมิตัวของจุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยก.....	123
5.3	ความสัมพันธ์ระหว่างค่า $R'_2$ กับอัตราการไหลอิมิตัวของจุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยก.....	123

# บทที่ 1

## บทนำ

### 1.1 ความเป็นมาและความสำคัญของปัญหา

ปัจจุบันถนนสายหลักที่มีอยู่ในประเทศไทยโดยเฉพาะในเขตเมืองขนาดใหญ่ เช่น กรุงเทพมหานครและปริมณฑลนั้น เป็นถนนที่มีผู้ใช้บริการเป็นจำนวนมากอีกทั้งยังมีถนนสายรองหรือซอยอีกเป็นจำนวนมากและมีทางแยกที่ค่อนข้างอยู่ห่างกัน จึงอาจไม่สามารถเข้าถึงจุดเริ่มต้นและจุดหมายปลายทางในการเดินทางได้อย่างทั่วถึง ดังนั้นรถที่ออกมาจากถนนสายรองอาจต้องมีการกลับรถเพื่อเปลี่ยนทิศทางการจราจรไปยังทิศทางที่ต้องการ ทำให้เกิดปริมาณความต้องการในการกลับรถมาก ซึ่งการกลับรถนั้นจะส่งผลกระทบต่อสภาพการจราจรทั้งในทิศทางเดียวกันและในฝั่งตรงข้าม ดังนั้นการออกแบบจุดกลับรถที่ดีและมีประสิทธิภาพจะช่วยลดความล่าช้าและเพิ่มการไหลอิมตัวในการกลับรถได้

จากงานวิจัยที่ผ่านมาได้มีการศึกษาถึงผลกระทบของการกลับรถที่มีต่อความจุของรถทางตรงในฝั่งเดียวกัน พฤติกรรมการเปลี่ยนช่องจราจรของรถทางตรงเมื่อใกล้ถึงจุดกลับรถ (เทอดศักดิ์ รองวิริยะพานิช, 2550) ระยะห่างระหว่างรถในขณะทำการกลับรถ (ธีระพล ลดาลลิตสกุล, 2548) การหาความจุและความล่าช้าเฉลี่ยของการกลับรถโดยขึ้นอยู่กับ ระยะห่างวิกฤต (critical gap) ของรถที่สวนมาจากฝั่งตรงข้าม (Al-Masaeid, 1999) และถึงแม้ในคู่มือการออกแบบถนน (California Department of Transportation, 2006) จะมีการกำหนดมาตรฐานในการออกแบบการเปิดเกาะกลางถนน แต่ก็จะเน้นไปที่การเปิดเกาะกลางที่ทางแยกเพื่อการเลี้ยวเท่านั้น อีกทั้งยังเป็นมาตรฐานที่กำหนดขึ้นมาสำหรับใช้ในประเทศสหรัฐอเมริกา ซึ่งมีข้อแตกต่างกับประเทศไทยค่อนข้างมาก ได้แก่ พฤติกรรมการขับรถที่แตกต่างจากคนไทย ลักษณะและขนาดของรถยนต์ส่วนใหญ่ ข้อจำกัดทางด้านพื้นที่และการเวนคืนที่ดินของประเทศไทยที่ทำให้จุดกลับรถส่วนใหญ่ไม่เป็นไปตามมาตรฐานการออกแบบของสหรัฐอเมริกา ซึ่งในประเทศไทยเองนั้น ก็ยังไม่มีมาตรฐานในการออกแบบจุดกลับรถที่ตายตัวและยังไม่มีการศึกษาถึงปัจจัยทางกายภาพของจุดกลับรถที่มีผลต่อการไหลอิมตัวของรถกลับรถ ซึ่งเป็นปริมาณการจราจรสูงสุดหรือความจุของช่องทางกลับรถนั้น หากไม่มีรถวิ่งสวนทางเข้ามา และค่าอัตราการไหลอิมตัวนี้สามารถใช้ในการเปรียบเทียบผลของการออกแบบจุดกลับรถที่มีปัจจัยทางกายภาพต่างกันได้

ภาพที่ 1.1 เป็นภาพแสดงจุดกลับรถโดยทั่วไปในกรุงเทพมหานคร จะสังเกตได้ว่า อัตราการไหลอิมตัวของรถกลับรถนั้น ขึ้นอยู่กับปัจจัยหลายอย่าง เช่น ชนิดและประเภทของรถ ความกว้างของช่องเปิดเกาะกลาง ความกว้างของช่องทางรถกลับรถ ความกว้างของช่องทางจราจรฝั่งที่สวนมา รัศมีความโค้งของหัวเกาะกลาง ระยะในการมองเห็นจุดกลับรถ และการวางตำแหน่ง



จุดกลับรถไว้ได้สะพานข้ามทางแยก เป็นต้น ในงานวิจัยชิ้นนี้ ผู้วิจัยจะทำการศึกษา สังเกตการณ์ และเก็บข้อมูลอัตราการไหลอ้อมตัวตามจุดกลับรถที่มีลักษณะทางกายภาพแตกต่างกัน และนำเอาข้อมูลที่ได้ มาสร้างเป็นแบบจำลองเพื่อหาว่าปัจจัยทางกายภาพใดบ้างที่มีผลต่ออัตราการไหลอ้อมตัวในการกลับรถ เพื่อเป็นแนวทางสู่การออกแบบจุดกลับรถที่เหมาะสม และสามารถอ้างอิงเป็นมาตรฐานในอนาคตต่อไป



ภาพที่ 1.1 จุดกลับรถในเขตเมืองใหญ่ที่มีความต้องการกลับรถสูง

## 1.2 วัตถุประสงค์ของการวิจัย

1. เพื่อหาอัตราการไหลอ้อมตัวของจุดกลับรถที่มีลักษณะทางกายภาพแตกต่างกัน
2. เพื่อหาแบบจำลองความสัมพันธ์ของลักษณะทางกายภาพที่มีผลต่อการไหลอ้อมตัวของจุดกลับรถในเขตเมืองใหญ่ในประเทศไทย
3. เพื่อหาแนวทางในการออกแบบจุดกลับรถในเขตเมืองใหญ่ในประเทศไทย
4. เพื่อหาค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล (Passenger Car Equivalent) ของรถที่ทำการกลับรถในจุดกลับรถที่มีลักษณะทางกายภาพแตกต่างกัน
5. เพื่อศึกษาผลของการขับรถตามกัน (car-following) ต่อเวลารวมที่ใช้ในการกลับรถ



### 1.3 ขอบเขตของการวิจัย

ผู้วิจัยได้ทำการศึกษาลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถในเขตกรุงเทพมหานครและปริมณฑล โดยการเก็บข้อมูลจากจุดกลับรถจำนวน 20 จุด โดยกำหนดให้ครอบคลุมจุดกลับรถที่มีลักษณะทางกายภาพที่แตกต่างกัน เพื่อความครบถ้วนของข้อมูล โดยทำการเก็บข้อมูลจากรถที่ทำการกลับรถ ได้แก่ เวลาและชนิดที่รถแต่ละคันผ่านเส้นอ้างอิงที่กำหนดไว้ เพื่อใช้ในการหาอัตราการไหลอิมิตัว ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล และผลของการตามกันของรถที่ทำการกลับรถ จากนั้นจึงหาลักษณะทางกายภาพ เช่น ความกว้างช่องทางรถเดี่ยว ความกว้างช่องทางจราจร ความกว้างของช่องเปิดเกาะกลาง ความกว้างของเกาะกลาง เป็นต้น โดยได้คัดเลือกเฉพาะจุดกลับรถที่ไม่มีรถสวนมาจากฝั่งตรงข้าม ซึ่งเกิดจากการที่มีสัญญาณไฟหรือตำรวจจราจรควบคุมรถที่สวนมา เพื่อให้ได้ข้อมูลที่เป็นค่าการไหลอิมิตัวที่แท้จริง

### 1.4 ประโยชน์ที่คาดว่าจะได้รับ

1. ได้ค่าอัตราการไหลอิมิตัวมาตรฐานของจุดกลับรถที่มีลักษณะทางกายภาพแตกต่างกัน
2. ได้แบบจำลองความสัมพันธ์ระหว่างลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถกับอัตราการไหลอิมิตัว เพื่อใช้ในการวิเคราะห์ ทำนายอัตราการไหลอิมิตัวที่เกิดขึ้น จากการปรับปรุงหรือเปลี่ยนแปลงลักษณะกายภาพเหล่านี้
3. เพื่อเป็นฐานข้อมูลในการออกแบบจุดกลับรถในประเทศไทยต่อไป
4. ได้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดต่างๆ ที่ทำการกลับรถในจุดกลับรถที่มีลักษณะทางกายภาพแตกต่างกัน
5. เพื่อศึกษาว่าการตามกันของรถต่างชนิดกันที่ทำการกลับรถ มีผลต่อเวลารวมในการกลับรถหรือไม่

### 1.5 วิธีดำเนินการวิจัย

1. ศึกษามาตรฐานการออกแบบจุดกลับรถทั้งในประเทศไทยและจากต่างประเทศและศึกษาแบบจำลองการหาความจุในการกลับรถ
2. ทำการสำรวจจุดกลับรถต่าง ๆ รอบพื้นที่กรุงเทพมหานคร เพื่อทำการคัดเลือกตัวอย่างที่เหมาะสมในการสำรวจเก็บข้อมูลภาคสนาม
3. ทำการเก็บข้อมูลจากจุดกลับรถจำนวน 20 จุด ซึ่งข้อมูลประกอบด้วยลักษณะทางกายภาพ ได้แก่ ความกว้างของช่องเปิดเกาะกลาง ความกว้างช่องทางรถเดี่ยว ความกว้างของเกาะกลาง ความกว้างของช่องจราจร และจุดกลับรถอยู่ใต้สะพาน

หรือไม่ เป็นต้น โดยการใช้กล้องวีดีทัศน์เก็บข้อมูลปริมาณรถและนำมาประมวลผล โดยใช้โปรแกรมคอมพิวเตอร์

4. วิเคราะห์หาอัตราการไหลอิมิตัวด้วยวิธีสมการถดถอยเชิงเส้น
5. วิเคราะห์หาค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดต่างๆ ของจุดกลับรถ ประเภทต่างๆ
6. สร้างแบบจำลองการหาการไหลอิมิตัวของการกลับรถ โดยใช้ค่าอัตราการไหลอิมิตัวที่ถูกปรับแก้จากค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล
7. วิเคราะห์หาแบบจำลองการตามกันของรถในการกลับรถ
8. สรุปผลและจัดทำข้อเสนอแนะ



ศูนย์วิทยพัชการ  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

## บทที่ 2

### การทบทวนเอกสารและงานวิจัย

ในบทนี้จะกล่าวถึงมาตรฐานการออกแบบจุดกลับรถในปัจจุบันทั้งในประเทศไทยและต่างประเทศ จากนั้นทำการทบทวนงานวิจัยที่เกี่ยวข้อง ได้แก่ การพัฒนาแบบจำลองการหาความจุของการกลับรถซึ่งไม่ได้เน้นไปที่ผลกระทบจากลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ การพัฒนาแบบจำลองการหาการไหลอิมิตัวที่ทางแยก และนำเสนอวิธีการเก็บข้อมูลเพื่อนำไปสร้างแบบจำลองการหาการไหลอิมิตัวต่อไป

#### 2.1 มาตรฐานการออกแบบจุดกลับรถในปัจจุบัน

จุดกลับรถนับเป็นองค์ประกอบที่สำคัญของระบบถนน ซึ่งในปัจจุบันมีหลายหน่วยงานได้กำหนดมาตรฐานเกี่ยวกับจุดกลับรถนี้ โดยเฉพาะอย่างยิ่งในประเทศสหรัฐอเมริกา และมาตรฐานนี้ก็ได้นำมาประยุกต์ใช้กับถนนในประเทศไทย ดังมีรายละเอียดต่อไปนี้

##### 2.1.1 มาตรฐานการออกแบบจุดกลับรถในต่างประเทศ

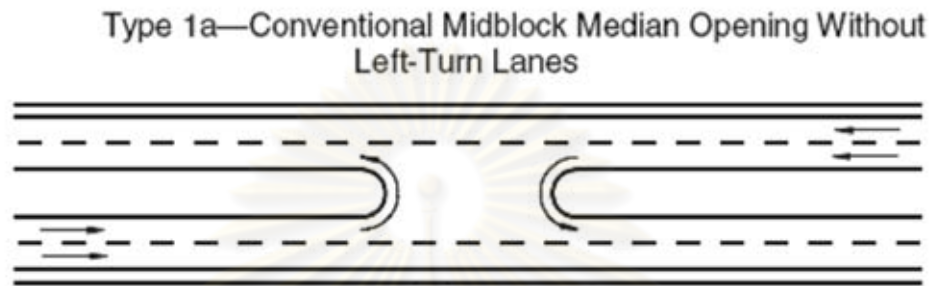
คู่มือการออกแบบถนน (California Department of Transportation, 2006) ได้นำเสนอมาตรฐานการออกแบบจุดกลับรถ โดยได้กำหนดมาตรฐานในการออกแบบเกาะกลางถนนให้ระยะความกว้างของเกาะกลางซึ่งวัดจากขอบด้านในของถนนทั้ง 2 ด้านนั้นแตกต่างกันไป โดยขึ้นกับประเภทของทางหลวง ต้นทุนการก่อสร้าง ลักษณะภูมิประเทศ และความกว้างของช่องทางเดินรถ อย่างไรก็ตามข้อกำหนดความกว้างดังกล่าวอาจปรับเปลี่ยนได้ในอนาคตเนื่องมาจากรูปแบบการใช้ทาง ประเภทของรถ และลักษณะการใช้พื้นที่ที่เปลี่ยนแปลงไป

จากรายงานการวิจัยทางหลวงร่วมแห่งชาติเรื่องความปลอดภัยในการกลับรถบริเวณจุดเปิดเกาะกลางที่ไม่มีสัญญาณไฟ (Transportation Research Board, 2004) ได้แบ่งประเภทของการออกแบบการเปิดเกาะกลางถนนตามปัจจัยทางด้านลักษณะทางกายภาพ มุมในการเข้ามาของรถ ลักษณะการมีช่องทางเลี้ยวซ้ายหรือช่องทางรถเลี้ยว และลักษณะการมีช่องทางเพื่อในการกลับรถติดกับช่องทางด้านนอกสุด ออกเป็น 7 ประเภท ซึ่งมี 1 ประเภทที่เกี่ยวข้องกับการออกแบบจุดกลับรถที่มีใช้ในประเทศไทยโดยไม่มีกรออกแบบเพื่อการเลี้ยวเข้ามาเกี่ยวข้อง เรียกว่าการเปิดเกาะกลางแบบธรรมดา (conventional midblock median opening)

จุดกลับรถประเภทนี้ออกแบบเพื่อให้รถทำการกลับรถโดยไม่มีกรกั้นแบ่งระหว่างรถทั้ง 2 ทิศทางในจุดกลับรถเดียวกัน ซึ่งตำแหน่งที่เหมาะสมคืออยู่ระหว่าง 2 ทางแยกบนถนนสายหลัก เพื่อลดปริมาณรถที่ทำการกลับรถหรือลดปริมาณรถที่เลี้ยวซ้ายโดยตรงบริเวณทางแยก

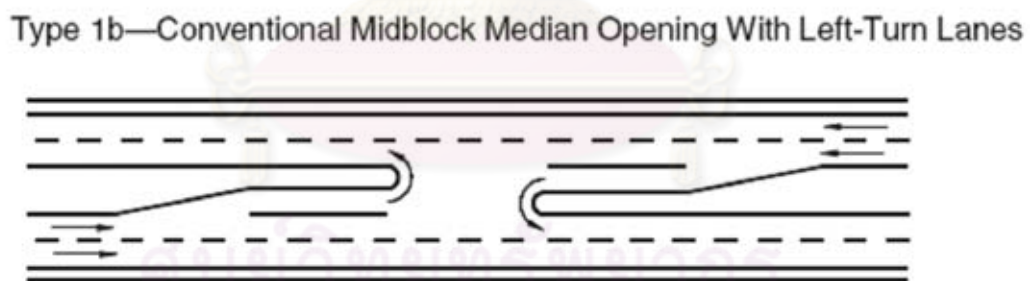
ซึ่งเหมาะสำหรับปริมาณการรถที่น้อยและมีการรบกวนจากรถในฝั่งตรงข้ามน้อย และสามารถแบ่งย่อยได้อีก 3 ประเภท แต่ที่มีใช้ในประเทศไทยทั้งถนนที่เป็นของกรมทางหลวงและของกรุงเทพมหานครมีเพียง 2 ประเภท ดังนี้

- ประเภท 1a การเปิดเกาะกลางแบบธรรมดาโดยไม่มีช่องทางรถเลี้ยว (conventional midblock median opening without left-turn lanes) ดังแสดงในภาพที่ 2.1



ภาพที่ 2.1 การเปิดเกาะกลางแบบธรรมดาโดยไม่มีช่องทางรถเลี้ยว  
ที่มา : California Department of Transportation (2006)

- ประเภท 1b การเปิดเกาะกลางแบบธรรมดาโดยมีช่องทางรถเลี้ยว (conventional midblock median opening with left-turn lanes) ดังแสดงในภาพที่ 2.2



ภาพที่ 2.2 การเปิดเกาะกลางแบบธรรมดาโดยมีช่องทางรถเลี้ยว  
ที่มา : California Department of Transportation (2006)

อนึ่งรายงานการวิจัยทางหลวงร่วมแห่งชาติของคณะกรรมการวิจัยด้านการขนส่ง ยังได้กล่าวถึงระยะทางในการมองเห็นทางแยก (intersection sight distance) ว่ามีความเกี่ยวข้องต่อการพิจารณาในการออกแบบการเปิดเกาะกลางถนน เกาะกลางถนนมีขนาดกว้างพอที่จะสร้างช่องทางรองรับรถที่รถเลี้ยว ระยะทางในการมองเห็นทางแยกที่ต้องการจะต้องสามารถพิจารณาแยกกระหว่าง 2 ทิศทางของถนนโดยอิสระต่อกันได้ และจากมุมมองในการออกแบบนี้ ผู้ขับรถที่มีระยะทางในการมองเห็นทางแยกไม่เพียงพอ อาจจะต้องขับรถอยู่ในกระแส

การจราจรปกติ เพื่อเพิ่มมุมมองในการมองเห็นทางแยกนั้น หรืออาจตัดสินใจเพื่อเลี่ยงไม่ทัน ช่องว่างในกระแสการจราจรที่ต้องการ และอีกปัจจัยหนึ่งที่รายงานการวิจัยทางหลวงร่วมแห่งชาติ ได้คำนึงถึงคือจำนวนช่องทางการจราจร โดยกล่าวว่าจำนวนช่องทางการจราจรมีผลต่อ สมรรถภาพในการกลับรถ และเป็นจุดวิกฤตที่ต้องคำนึงถึงในการออกแบบจุดกลับรถบนถนนสายหลักที่มีเกาะกลางแคบ โดยยกตัวอย่างว่าถนนสายหลัก 4 ช่องจราจรอาจจำเป็นต้องมีช่องทาง เมื่อในการกลับรถ ติดกับช่องทางด้านนอกสุด หรือมีทางช่วยรูปที่จับเหยือก แต่ในกรณีของถนนสายหลัก 6 ช่องจราจรอาจไม่จำเป็นต้องมีโดยไม่ต้องคำนึงถึงความกว้างของเกาะกลางถนนด้วย

จากผลงานเรื่องผลประโยชน์ทางด้านความปลอดภัยการฟื้นฟูและการดำเนินการ การกลับรถที่เกาะกลางถนนของสำนักบริหารทางหลวงกลาง กรมการขนส่งแห่งชาติดสหรัฐอเมริกา (U.S. Department of Transportation: USDOT, 2007) ได้กำหนดความกว้างขั้นต่ำของเกาะกลางถนนสำหรับการกลับรถบนถนนสายหลักไว้ดังตารางที่ 2.1

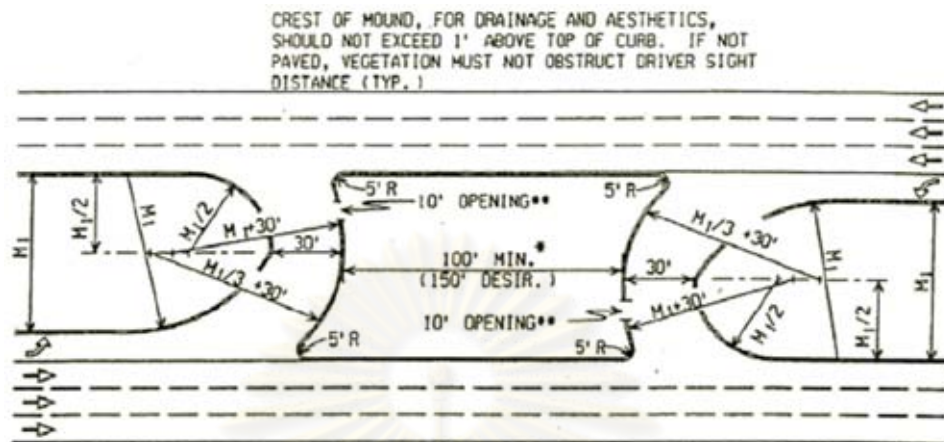
ตารางที่ 2.1 ความกว้างขั้นต่ำของเกาะกลางถนนสำหรับการกลับรถบนถนนสายหลัก  
ที่มา : U.S. Department of Transportation (2007)

Type of Maneuver	P	SU	BUS	WB-50	WB-60
	Length of Design Vehicle, m (ft)				
	5.8 (19)	9.1 (30)	12.2 (40)	16.8 (55)	21.3 (70)
Left Lane to Inner Lane	13.4 (44)	23.2 (76)	24.4 (80)	25(82)	25(82)
Left Lane to 2 <sup>nd</sup> Lane	9.8 (32)	19.5 (64)	20.7 (68)	21.3 (70)	21.3 (70)
Left Lane to 3 <sup>rd</sup> Lane	6.7 (22)	16.5 (54)	17.7 (58)	18.3 (60)	18.3 (60)
Where : P = passenger car SU = Single-unit truck WB-50 = Semitruck medium size WB-60 = Semitruck large size					

จากนั้นกรมการขนส่งแห่งชาติดสหรัฐอเมริกาได้เสนอแนะว่าการเปิดเกาะกลางแบบแบ่งทิศทางทำให้จุดกลับรถมีประสิทธิภาพทั้งทางด้านจราจรและความปลอดภัยกว่าการเปิดเกาะกลางแบบธรรมดา ภาพที่ 2.3 และ 2.4 แสดงแนวทางของกรมการขนส่งรัฐมิชิแกน เพื่อการออกแบบการเปิดเกาะกลางเพื่อการกลับรถแบบแบ่งทิศทาง โดยกำหนดอัตราส่วนของรัศมีของหัวเกาะกลางในตำแหน่งต่างๆกันต่อความกว้างของเกาะกลาง อีกทั้งกำหนดความยาวและรัศมีของมุมของเกาะที่แบ่งรถออกเป็น 2 ทิศทาง และกำหนดความกว้างของช่องทางกลับรถอีกด้วย โดย

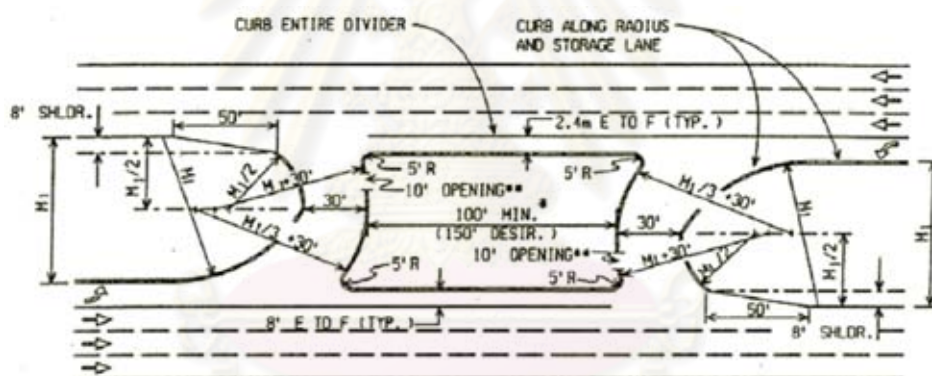


ภาพที่ 2.3 เป็นแนวทางออกแบบของถนนที่มีขอบทาง และภาพที่ 2.4 เป็นแนวทางออกแบบของถนนที่ไม่มีขอบทาง



ภาพที่ 2.3 การเปิดเกาะกลางแบบแบ่งทิศทางของถนนที่มีขอบทาง

ที่มา : U.S. Department of Transportation (2007)



ภาพที่ 2.4 การเปิดเกาะกลางแบบแบ่งทิศทางของถนนที่ไม่มีขอบทาง

ที่มา : U.S. Department of Transportation (2007)

คู่มือการออกแบบเกาะกลางถนนของกรมการขนส่งรัฐฟลอริดา (Florida Department of Transportation, 2006) ได้กล่าวถึงแนวทางการออกแบบความกว้างของเกาะกลางที่มีความสัมพันธ์กับลักษณะการกักรถ ดังตารางที่ 2.2 สำหรับถนน 4 ช่องจราจร จะเห็นว่าการที่รถยนต์นั่งส่วนบุคคลกักรถแล้วไม่ล้ำเข้าไปสู่ช่องทางด้านนอกของอีกฝั่งหนึ่งต้องมีความกว้างของเกาะกลาง 42 ฟุต (12.6 เมตร) การที่จะกักรถแล้วล้ำเข้าไปสู่ช่องทางด้านนอกโดยไม่ล้ำเข้าไปสู่ไหล่ทางต้องมีความกว้างของเกาะกลาง 30 ฟุต (9 เมตร) และการที่จะกักรถแล้วล้ำเข้าไปสู่ไหล่ทางต้องมีความกว้างของเกาะกลาง 20 ฟุต (6 เมตร) แต่สำหรับถนน 6 ช่องจราจรส่วนมากจะมีความกว้างของเกาะกลาง 20 ฟุต (6 เมตร)



อีกปัจจัยหนึ่งที่มีผลต่อประสิทธิภาพในการกลับรถคือระยะในการมองเห็นจุดกลับรถ โดยคู่มือการออกแบบเกาะกลางถนนของกรมการขนส่งรัฐฟลอริดา ได้คำนวณระยะในการมองเห็นที่เปลี่ยนแปลงไปตามความเร็วของรถ โดยมีสมมติฐานว่าผู้ขับที่มีระยะเวลาในการตอบสนองหลังจากรับรู้ (Reaction time) เท่ากับ 2 วินาที มีการสูญเสียเวลาเพิ่มขึ้นในการเลี้ยวกลับรถ เริ่มเร่งความเร็วจากหยุดนิ่งที่การกลับรถสิ้นสุด ปัจจัยจากระยะห่าง (clearance factor) เท่ากับ 50 ฟุต (15 เมตร) โดยได้แสดงค่าออกมาดังตารางที่ 2.3

ตารางที่ 2.2 ความกว้างขั้นต่ำ (ฟุต) ของเกาะกลางในการกลับรถสำหรับถนน 4 ช่องจราจร  
ที่มา : Florida Department of Transportation (2006)

	Measures in feet	Passenger P	Single Unit SU	Semi Trailer WB-50
	Turn Lane to Inner Lane	42	75	83
	Turn Lane to Outer Lane	30	63	71
	Turn Lane to Shoulder	20	53	61

รายงานการวิจัยทางหลวงร่วมแห่งชาติของคณะกรรมการวิจัยด้านการขนส่ง เรื่อง ความปลอดภัยในการกลับรถบริเวณจุดเปิดเกาะกลางที่ไม่มีสัญญาณไฟ ได้สำรวจผู้รับเหมาก่อสร้างที่มีหน้าที่ก่อสร้างจุดกลับรถ พบว่ามีจำนวนร้อยละ 16 ที่มีนโยบายอย่างเป็นทางการในการออกแบบจุดกลับรถ ซึ่งส่วนใหญ่จะอ้างอิงจากมาตรฐานของสมาคมทางหลวงรัฐและการขนส่งแห่งชาติสหรัฐอเมริกา (AASHTO) ซึ่งปัจจัยที่คำนึงถึงในการออกแบบ ได้แก่

- ความกว้างของเกาะกลาง ขึ้นอยู่กับประเภทของรถ
- เงื่อนไขของการจราจร ได้แก่ ปริมาณของรถประเภทต่างๆ การเลี้ยวในชั่วโมงเร่งด่วน
- ระยะในการมองเห็น
- ความสามารถในการเริ่มและสิ้นสุดการกลับรถภายในช่องทางในสุด

- ความถี่ในการเกิดอุบัติเหตุ
- ตำแหน่งของจุดกลับรถ
- การมีอยู่ของช่องทางรถเลี้ยวซ้าย

ตารางที่ 2.3 ระยะในการมองเห็นจุดกลับรถที่เปลี่ยนแปลงตามความเร็วของรถ  
ที่มา : Florida Department of Transportation (2006)

Sight Distance for U-Turn at Unsignalized Median Opening	
Speed (km/h)	Sight Distance (m)
60	160
70	200
80	260
90	380
100	470

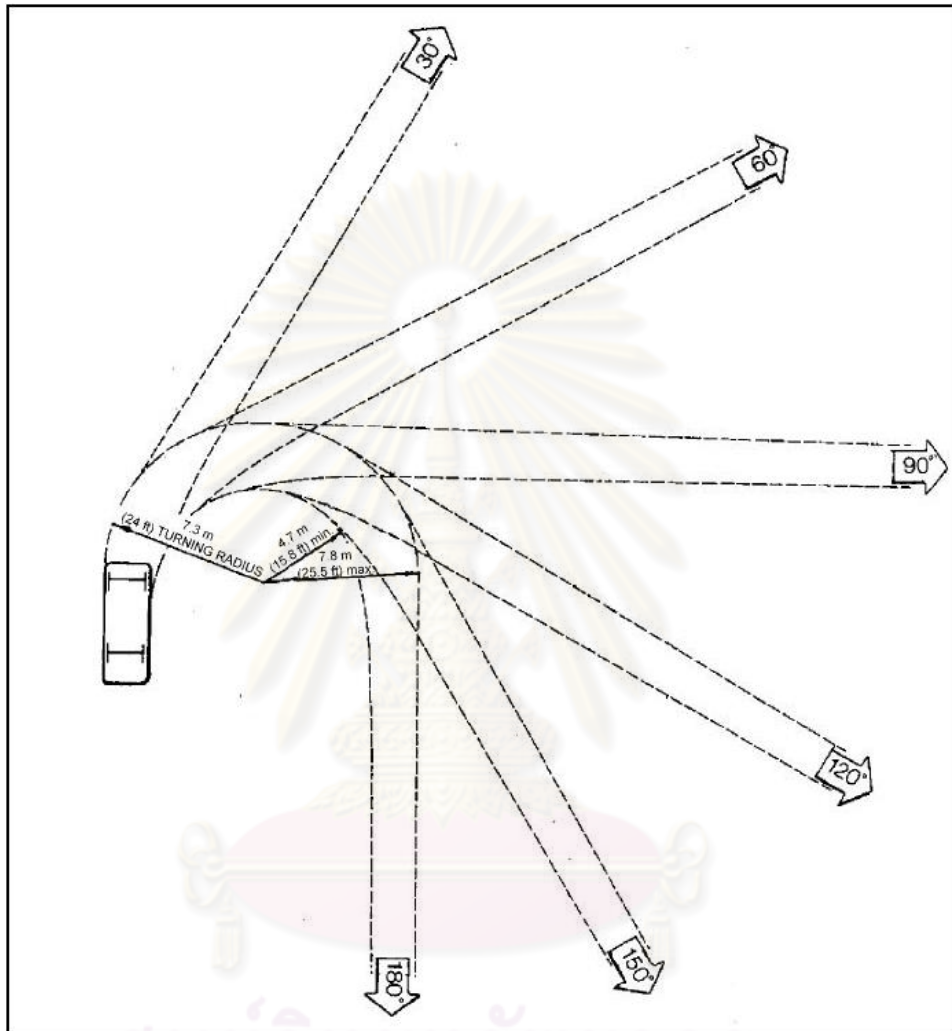
จากคู่มือรูปแบบและมาตรฐานการออกแบบทางหลวง (Planning Commission Government of India, 2010) ได้แนะนำความกว้างขั้นต่ำของเกาะกลางสำหรับถนนทางหลวง 4 ช่องจราจรในประเทศอินเดีย โดยจำแนกตามประเภทของการใช้พื้นที่และประเภทของความลาดชันของทางหลวงดังแสดงในตารางที่ 2.4

ตารางที่ 2.4 ความกว้างขั้นต่ำของเกาะกลางทางหลวง

ที่มา : Planning Commission Government of India (2010)

Type of Section	Minimum Width of Median (m)		
	Plain and Rolling terrain		Mountainous and Steep terrain
	Raised median	Depressed median	Raised median
Open country with isolated built up area	4.5	7.0	2.0
Built up area	2.0	Not Applicable	2.0
Approach to grade separated structures	4.5	Not Applicable	2.0

จากงานวิจัยเรื่องการออกแบบสถานที่จอดรถและการเดินรถสำหรับรถส่วนบุคคล (U.S. Department of Defense, 2004) ได้เสนอค่ามากที่สุดของรัศมีวงเลี้ยวด้านนอกในกรณีที่รถส่วนบุคคลทำการเลี้ยว 180 องศา ไว้เท่ากับ 7.8 เมตร ดังแสดงในภาพที่ 2.5



ภาพที่ 2.5 เส้นทางและรัศมีการเลี้ยวมาตรฐานของรถส่วนบุคคล

ที่มา : U.S. Department of Defense (2004)

### 2.1.2 มาตรฐานการออกแบบจุดกลับรถในประเทศไทย

สำหรับมาตรฐานการออกแบบจุดกลับรถในประเทศไทยในวิทยานิพนธ์ฉบับนี้จะมุ่งเน้นเฉพาะจุดกลับรถในกรุงเทพมหานครและบริเวณชานเมืองเท่านั้น ซึ่งหน่วยงานที่รับผิดชอบการออกแบบถนนส่วนใหญ่ในกรุงเทพมหานคร คือสำนักงานออกแบบ สำนักการโยธา กรุงเทพมหานคร จากการสัมภาษณ์เก็บข้อมูลจากสำนักงานออกแบบพบว่า สำนักงานไม่มีมาตรฐานในการออกแบบจุดกลับรถของหน่วยงานเอง แต่ออกแบบโดยอ้างอิงตามมาตรฐานของ

สมาคมทางหลวงรัฐและการขนส่งแห่งชาติสหรัฐอเมริกา (AASHTO) โดยนำมาปรับใช้ตามความเหมาะสมของข้อจำกัดในกรุงเทพมหานคร ได้แก่

- พิจารณารัศมีการเลี้ยวของรถใหญ่ที่สุดที่กลับรถที่จุดนั้นเป็นประจำเป็นหลัก
- ความกว้างของการเปิดเกาะกลางเพื่อการกลับรถประมาณ 10 เมตร ต่อ 1 ทิศทางการกลับรถ
- พิจารณาข้อจำกัดในการใช้พื้นที่ในบริเวณนั้น ปัญหาพื้นที่ไม่เพียงพอ ปัญหาการเวนคืนที่ดิน
- ถนนที่มีความกว้างของช่องทางจราจรมากพอ อาจมีช่องทางสำหรับรถกลับรถเพื่อไม่ให้รบกวนกระแสการจราจรในทางตรง

จากงานวิจัยเรื่องการศึกษาความปลอดภัยบริเวณจุดกลับรถในกรุงเทพมหานคร และจังหวัดใกล้เคียง (วัฒนวงศ์ รัตนวราห, 2551) ได้ศึกษาจำนวนการเกิดอุบัติเหตุของจุดกลับรถในกรุงเทพมหานครและจังหวัดใกล้เคียงโดยวิธีความถี่ของการเกิดอุบัติเหตุ (accident frequency) วิธีอัตราการเกิดอุบัติเหตุ (accident rate) และวิธีควบคุมคุณภาพอัตราการเกิดอุบัติเหตุ (rate quality control) พบว่าจุดกลับรถบนถนนเทพารักษ์ (ทางหลวงหมายเลข 3268) ช่วงหลักกิโลเมตรที่ 4+700 ของจังหวัดสมุทรปราการเป็นจุดกลับรถที่อันตรายที่สุดในพื้นที่การศึกษา จากนั้นได้วิเคราะห์จุดกลับรถอันตรายโดยเทคนิคความขัดแย้งทางจราจร (Traffic Conflict Technique) เพื่อให้ทราบรูปแบบการเคลื่อนตัวที่อันตรายที่สุดในบริเวณจุดกลับรถอันตราย และได้เสนอแนะแนวทางแก้ไขโดยให้เพิ่มช่องทางวิ่งให้รถทางตรงสามารถหลบรถที่รถกลับรถได้อีก 1 ช่องทางวิ่ง พร้อมทั้งปักป้ายเตือนแก่ผู้ขับขี่ที่ผ่านจุดกลับรถอันตราย ซึ่งงานวิจัยนี้เน้นไปที่การศึกษาเพื่อลดอัตราการเกิดอุบัติเหตุ แต่ยังไม่มีการศึกษาถึงลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถที่มีผลต่ออัตราการเกิดอุบัติเหตุ อย่างไรก็ตามในวิทยานิพนธ์ฉบับนี้จะไม่มุ่งเน้นไปที่เรื่องการเกิดอุบัติเหตุ จะมีขอบเขตเพียงแค่การหาการไหลอิมิต์เท่านั้น

## 2.2 แบบจำลองการหาความจุที่เกี่ยวข้องกับการกลับรถ

แบบจำลองการหาความจุที่เกี่ยวข้องกับการกลับรถในงานวิจัยที่ผ่านมาจะมุ่งเน้นไปที่การหาความจุในการกลับรถที่มีผลมาจากการไหลของกระแสการจราจรทางตรง และบางงานวิจัยได้ศึกษาหาผลกระทบของการกลับรถต่อความจุของรถทางตรง ดังนั้นจึงยังไม่มียานวิจัยที่ศึกษาถึงความจุหรือศึกษาถึงการไหลอิมิต์ในการกลับรถที่มีผลมาจากลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

Al-Masaeid (1999) ได้ทำการวิจัยเรื่องความจุในการกักเก็บรถที่ช่องเปิดเกาะกลาง ซึ่งได้ศึกษาบริเวณทางแยกที่ไม่มีสัญญาณไฟบนถนนที่มีเกาะกลางในประเทศจอร์แดน โดยพัฒนาสมการถดถอยเพื่อทำนายความจุในการกักเก็บรถโดยคำนึงถึงผลกระทบจากรถทางตรงทั้ง 2 ทิศทาง ซึ่งได้แบบจำลองออกมาดังนี้

$$C = 799 - 0.31 q_c \quad (2.1)$$

$$C = 1,545 - 790 e^{(q_c/3,600)} \quad (2.2)$$

$$C = 799 - 0.62 q_{cp} \quad (2.3)$$

โดยที่  $C$  คือ ความจุในการกักเก็บรถของหน่วยเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลต่อชั่วโมง (PCU/hr)  
 $q_c$  คือ การไหลของกระแสการจราจรที่รถกวนต่อ 2 ช่องทาง (PCU/hr)  
 $q_{cp}$  คือ การไหลของกระแสการจราจรที่รถกวนต่อ 1 ช่องทาง (PCU/hr)

Al-Masaeid ได้สรุปว่าความจุและความล่าช้าเฉลี่ยในการกักเก็บรถ มีผลกระทบโดยตรงจากการไหลของกระแสการจราจรในทางตรง ส่วนรูปแบบสมการในการหาความจุที่ดีที่สุดคือสมการเส้นตรงและรูปแบบสมการในการหาความล่าช้าเฉลี่ยที่ดีที่สุดคือสมการเลขยกกำลัง (exponential equation)

จากงานวิจัยเรื่องค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถที่ทำการกักเก็บรถและการใช้ประโยชน์ช่องทางบริเวณจุดกักเก็บรถที่ไม่มีช่องทางรอเลี้ยว (ธีระพล อดาลิตสกุล, 2548) ได้หาผลกระทบของการกักเก็บรถต่อความจุของรถทางตรงในช่องทางกลางซึ่งเป็นช่องทางที่ติดกับช่องทางรถกักเก็บรถ โดยการเปรียบเทียบความจุที่มากที่สุดที่ได้จากการเก็บข้อมูล กับความจุที่ได้จากทฤษฎีของคู่มือความจุถนน (Transportation Research Board, 2000) โดยทำการเก็บข้อมูลที่ตำแหน่ง 50 เมตร ก่อนถึงจุดกักเก็บรถ ซึ่งผลที่ได้พบว่าความจุที่มากที่สุดจากการเก็บข้อมูลเท่ากับ 1,896 PCU/hr ขณะที่ค่าจากทฤษฎีเท่ากับ 1,978 PCU/hr (ค่าจากทฤษฎีได้จากปริมาณการจราจรบริเวณนั้น 2,000 PCU/hr คูณกับค่าปรับแก้จากความกว้างของช่องทางจราจรซึ่งเท่ากับ 0.989) ซึ่งจะได้ว่าค่าจากการเก็บข้อมูลต่ำกว่าค่าจากทฤษฎีอยู่ร้อยละ 4.15 ซึ่งอาจเป็นผลมาจากการเปลี่ยนช่องทางจราจรเมื่อใกล้ถึงจุดกักเก็บรถ

### 2.3 อัตราการไหลอิมตัว

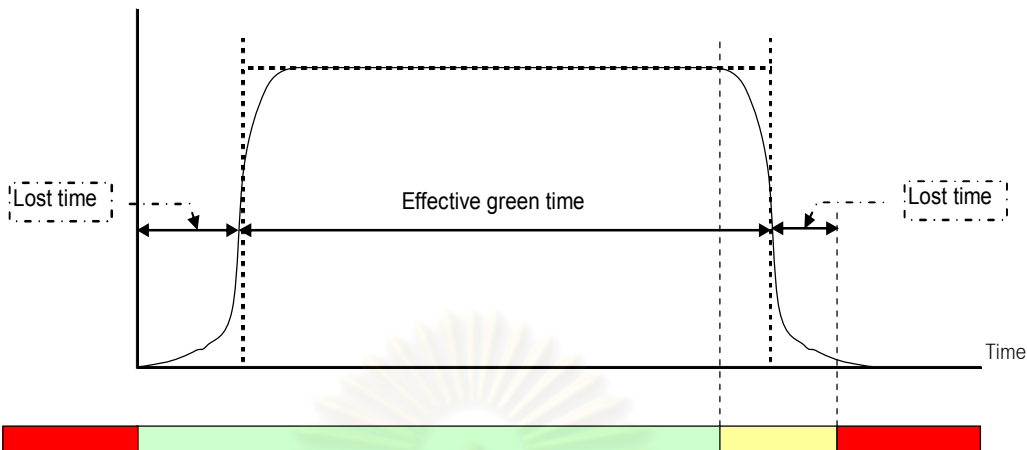
จากหัวข้อที่ผ่านมาเรื่องแบบจำลองการหาความจุที่เกี่ยวข้องกับการกัลบรถนั้นแบบจำลองส่วนใหญ่มีวัตถุประสงค์เพื่อหาความจุในการกัลบรถ โดยคำนึงถึงผลกระทบจากกระแสการจราจรฝั่งตรงข้าม แต่ยังไม่ได้พิจารณาถึงการไหลอิมตัวซึ่งเป็นอัตราการเคลื่อนตัวของกระแสจราจรสูงสุด โดยไม่มีการรบกวนจากทิศทางอื่น ซึ่งผู้วิจัยมีจุดประสงค์ที่จะหาแบบจำลองการไหลอิมตัวของการกัลบรถที่มีผลกระทบจากลักษณะทางกายภาพของจุดกัลบรถ ที่จะนำมาประยุกต์ใช้ได้เหมาะสมกับเขตเมืองใหญ่ในประเทศไทย

การไหลอิมตัวเป็นการวัดค่าสมรรถนะของทางแยกในภาพรวม ซึ่งถือเป็นการวัดความจุของทางแยกแบบอุดมคติ (Webster, 1966 อ้างถึงใน จาตุรนต์ ณะสมบุญ, 2527) ให้คำนิยามว่าการไหลอิมตัวคือปริมาณการจราจรสูงสุดคงที่ที่เคลื่อนที่ผ่านเส้นหยุด ในช่วงเวลาไฟเขียว ประสิทธิภาพ (effective green time) ภาพที่ 2.6 แสดงการไหลของกระแสการจราจรระหว่างสัญญาณไฟเขียวจากการเข้าสู่ทางแยกแบบอิมตัว ซึ่งเมื่อสัญญาณไฟเขียวปรากฏขึ้นจะใช้ระยะเวลาเล็กน้อยที่ผู้ขับขี่รถคันหน้าสุดตอบสนองเพื่อออกรถ จากนั้นรถคันที่ 2 และ 3 จึงออกรถตามมาเรื่อยๆ ซึ่งอัตราการไหลของรถผ่านเส้นหยุดจะสูงขึ้นอย่างรวดเร็ว จากนั้นเมื่อถึงจุดจุดหนึ่งรถจะเคลื่อนที่ผ่านเส้นหยุดด้วยระยะห่างกันที่คงที่ซึ่งเป็นช่วงที่เส้นกราฟกลับสู่แนวราบ จากนั้นรถจะไหลอย่างอิมตัวไปจนกระทั่งสัญญาณไฟปรากฏสีเหลือง จากนั้นอัตราการไหลจะตกลงอย่างรวดเร็วเมื่อรถเริ่มตัดสินใจหยุดขณะไฟเหลืองและหยุดรถเมื่อปรากฏสัญญาณไฟแดง ค่าการไหลอิมตัวจะเท่ากับความจุสูงสุดของเส้นกราฟ โดยช่วงเวลาที่เกิดการไหลอิมตัวคือช่วงเวลาไฟเขียว ประสิทธิภาพ ซึ่งเท่ากับช่วงเวลาไฟเขียวบวกกับช่วงเวลาไฟเหลืองลบด้วยช่วงเวลาสูญเสีย (lost time) ซึ่งช่วงเวลาสูญเสียจะเท่ากับเวลาตั้งแต่เริ่มต้นไฟเขียว จนถึงเวลาที่มีค่าการไหลครั้งหนึ่งของการไหลอิมตัว บวกกับเวลาตั้งแต่การที่รถมีค่าการไหลครั้งหนึ่งของการไหลอิมตัวเมื่อปรากฏสัญญาณไฟเหลืองจนถึงเริ่มปรากฏสัญญาณไฟแดง ซึ่งสามารถคำนวณหาปริมาณรถที่ผ่านทางแยกได้เท่ากับช่วงเวลาไฟเขียวประสิทธิผลคูณกับค่าการไหลอิมตัว

จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย



Rate of discharge of queue  
in fully saturated green period



ภาพที่ 2.6 การไหลของกระแสจราจรระหว่างช่วงเวลาไฟเขียวจากการเข้าสู่ทางแยกแบบอิมิตัว  
ที่มา : Webster (1966) อ้างถึงใน จาตุรนต์ ณะสมบุญ (2527)

คู่มือความจุถนน (Transportation Research Board, 2000) ได้แสดงวิธีการจัดการไหลอิมิตัวของรถโดยตรงจากการเก็บข้อมูลภาคสนาม โดยมีการไหลอิมิตัวพื้นฐานแรกเริ่มเท่ากับ 1,900 PCU ต่อชั่วโมงต่อช่องทาง ซึ่งค่าการไหลอิมิตัวพื้นฐานแรกเริ่มนี้จะขึ้นอยู่กับความกว้างช่องทางจราจร รถเดี่ยว รถหนัก ความลาดชัน รถจอด ชนิดของพื้นที่ เป็นต้น แต่สำหรับการวัดค่าการไหลอิมิตัวด้วยวิธีนี้จะใช้ค่าการไหลอิมิตัวพื้นฐานที่คำนึงถึงเฉพาะรถทางตรงโดยตัดผลกระทบจากปัจจัยอื่นออกไป และสมมติให้ความกว้างของช่องทางจราจรเท่ากับ 3.6 เมตร โดยเริ่มบันทึกข้อมูลเมื่อสัญญาณไฟเขียวปรากฏขึ้นหรือเมื่อล้อหน้าของรถคันแรกผ่านเส้นหยุดอย่างใดอย่างหนึ่ง แต่การวัดค่าการไหลอิมิตัวจะเริ่มวัดเมื่อล้อหน้าของรถคันที่ 4 ผ่านเส้นหยุดเพื่อรอให้อัตราการไหลขึ้นสูงจนเท่ากับอัตราการไหลอิมิตัว จนถึงคันสุดท้ายที่ล้อหน้าผ่านเส้นหยุดในช่วงเวลาไฟเขียว โดยบันทึกเวลาลงในตารางบันทึกค่าดังแสดงในภาพที่ 2.9 และคำนวณค่าการไหลอิมิตัวในรอบนั้น เช่น สมมติว่ารถคันที่ 4 ผ่านเส้นหยุดเมื่อวินาทีที่ 10.2 และเวลาที่รถคันที่ 14 ซึ่งเป็นคันสุดท้ายผ่านเส้นหยุดเมื่อวินาทีที่ 36.5 ดังนั้นจะได้ระยะห่างอิมิตัวเฉลี่ยระหว่างรถแต่ละคันเท่ากับช่วงเวลาที่เกิดการไหลอิมิตัวหารด้วยจำนวนรถที่เกิดการไหลอิมิตัว ซึ่งเท่ากับ

$$\frac{36.5 - 10.2}{14 - 4} = \frac{26.3}{10} = 2.63 \text{ s/veh}$$

และได้อัตราการไหลอิมิตัวต่อรอบเท่ากับ

$$\frac{3,600}{2.63} = 1,369 \text{ vphr/ln} \quad \text{โดยที่ 3,600 คือจำนวนวินาทีต่อชั่วโมง}$$

เพื่อความน่าเชื่อถือของข้อมูลควรแสดงค่านัยสำคัญทางสถิติซึ่งจะต้องมีข้อมูลอย่างน้อย 8 คัน ในแถวคอย 1 รอบ และมีจำนวนรอบอย่างน้อย 15 รอบ

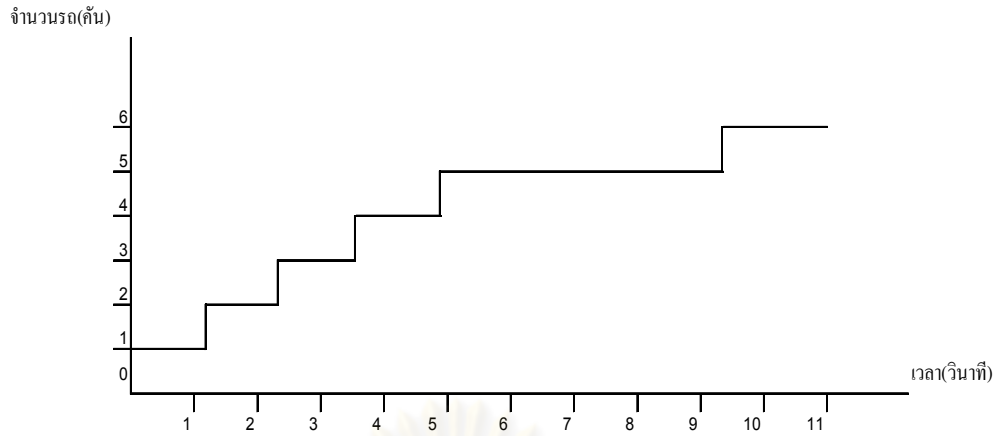
อย่างไรก็ตาม วิธีนี้เป็นการเก็บข้อมูลการไหลอิมิตัวของรถที่ผ่านทางแยกที่มีสัญญาณไฟ โดยไม่ได้กล่าวถึงการไหลอิมิตัวของการกลับรถ อีกทั้งวิธีการเก็บข้อมูลที่ได้เสนอไว้ในคู่มือความจุถนนนั้น เป็นวิธีที่ไม่ละเอียด วิธีที่ละเอียดกว่านั้นสามารถทำได้โดยใช้การศึกษาจากเส้นโค้งสะสม (Cumulative curve) โดยวิธีการหาการไหลอิมิตัวโดยเส้นโค้งสะสมจะได้กล่าวถึงในหัวข้อต่อไป

## 2.4 การใช้วิธีเส้นโค้งสะสมในการหาการไหลอิมิตัว

การหาการไหลอิมิตัวของการกลับรถในวิทยานิพนธ์ฉบับนี้ ผู้วิจัยเลือกใช้วิธีเส้นโค้งสะสมในการหา เนื่องจากเป็นวิธีที่มีความละเอียดสูงที่สุดจากนำข้อมูลดิบที่ได้จากกล้องวิดีโอที่ติดตั้งมาวิเคราะห์เปรียบเทียบเพื่อสร้างแบบจำลองโดยมีความละเอียดของเวลาถึง 0.01 วินาที โดยวิธีการนี้จะสร้างเส้นกราฟซึ่งเป็นความสัมพันธ์ระหว่างเวลาต่อจำนวนรถที่ทำการกลับรถ จากภาพที่ 2.8 เป็นเส้นกราฟที่จำลองการเก็บข้อมูลดิบในการกลับรถ เมื่อสมมติว่ามีการกลับรถจำนวน 6 คัน แต่ในที่นี้จะเก็บข้อมูลจากรถเพียงแค่ 5 คัน เนื่องจากช่วงเวลาที่รถคันที่ 6 ผ่านเส้นอ้างอิงห่างจากคันที่ 5 ใช้เวลานาน ซึ่งจะทำให้ได้ค่าการไหลอิมิตัวที่เบี่ยงเบนจากความเป็นจริงมากเกินไป วิธีลากเส้นกราฟคือเมื่อรถคันที่ 1 ผ่านเส้นอ้างอิงบนถนนที่ใช้ในการนับรถจะเริ่มนับเวลาเป็นวินาทีที่ 0 จากนั้นเส้นกราฟจะไปตามแนวนอนจนถึงเวลาที่รถคันที่ 2 ผ่านเส้นอ้างอิงบนถนนเส้นกราฟจะขึ้นไปตามแนวตั้งจนถึงเส้นในแนวนอนที่อ้างอิงถึงรถคันที่ 2 จากนั้นจึงไปตามแนวนอนจนถึงเวลาที่รถคันที่ 3 ผ่านเส้นอ้างอิงบนถนนเส้นกราฟก็จะขึ้นไปตามแนวตั้ง และเป็นเช่นนี้ไปเรื่อยๆจนสิ้นสุดการเก็บข้อมูลในคาบเวลาที่กำหนด

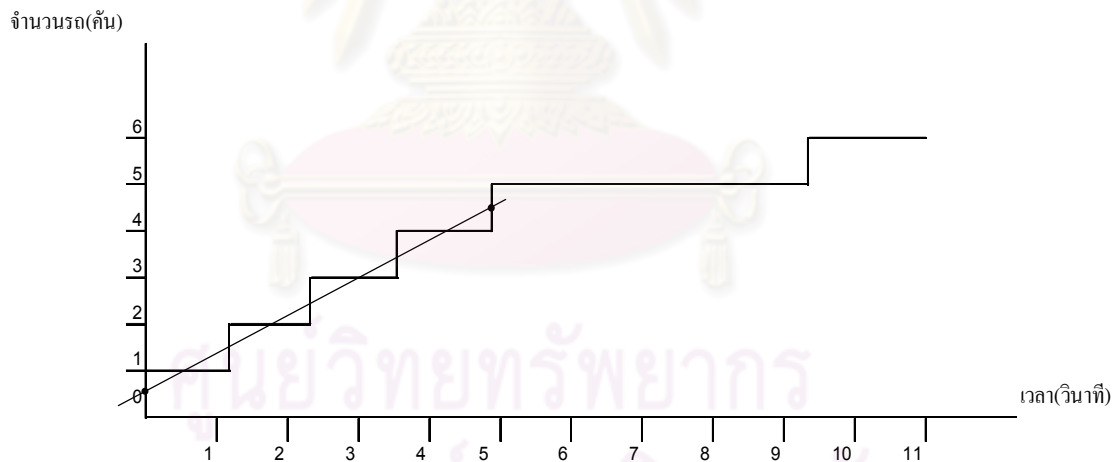
จากนั้นทำการลากเส้นต่อระหว่างจุดกึ่งกลางของค่าจำนวนรถสะสม (แกนแนวตั้ง) ดังภาพที่ 2.9 แล้วหาความชันของเส้นกราฟด้วยวิธีสมการถดถอยเชิงเส้น ซึ่งความชันดังกล่าวคือค่าการไหลอิมิตัวในคาบเวลาที่สนใจในหน่วยคันต่อวินาทีซึ่งต้องนำมาแปลงเป็นหน่วยคันต่อชั่วโมง โดยการคูณด้วย 3,600 ตัวอย่างเช่น ความชันจากภาพที่ 2.8 สมมติเท่ากับ 0.82 veh/s จะได้ค่าการไหลอิมิตัวเท่ากับ

$$0.82 \times 3,600 = 2,952 \text{ vph}$$



ภาพที่ 2.7 วิธีวาดเส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถ

ค่าการไหลอิมิตวที่คำนวณได้เท่ากับ 2,952 vph นั้น เป็นค่าการไหลอิมิตวของการเก็บข้อมูล 1 รอบ การที่จะทำให้ได้ข้อมูลที่ใกล้เคียงกับความเป็นจริงมากที่สุดนั้นผู้วิจัยจะทำการเก็บข้อมูลอย่างน้อย 20 ชุดข้อมูลต่อ 1 จุดกลับรถ เพื่อหาค่าการไหลอิมิตวที่เป็นตัวแทนของจุดกลับรถนั้น และนำค่าไปวิเคราะห์ทางสถิติกับจุดกลับรถจุดอื่นๆ ซึ่งจะได้อธิบายรายละเอียดในบทต่อไป



ภาพที่ 2.8 วิธีวาดเส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถ

### 2.5 ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล

จากบทความเรื่องค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลและอัตราการไหลอิมิตวสำหรับรถในช่องทางตรงที่ทางแยกที่มีสัญญาณไฟในประเทศมาเลเซีย (Indonesian HCM,1996 อ้างถึงใน Leong,2006) ได้นำเสนอค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดเบา (Light vehicles) รถชนิดหนัก (Heavy vehicles) และรถจักรยานยนต์ สำหรับรถในช่องทางตรงทั้ง 2 ทิศทางการจราจรดังแสดงในตารางที่ 2.5

ตารางที่ 2.5 ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดเบา รถชนิดหนัก และรถจักรยานยนต์  
ที่มา : Indonesian HCM (1996) อ้างถึงใน Leong (2006)

Movement types	Vehicle categories	PCE values
Protected movements	Light vehicles	1.00
	Heavy vehicles	1.30
	Motorcycles	0.20
Opposed movements	Light vehicles	1.00
	Heavy vehicles	1.30
	Motorcycles	0.40

โดยที่ Heavy vehicles หมายถึง รถที่มีจำนวนล้อมากกว่า 4 ล้อ ที่สัมผัสผิวทางในขณะที่ใช้งานปกติ (Transportation Research Board,2000)

จากงานวิจัยเรื่องผลกระทบที่มีต่อความจุทางแยกสัญญาณไฟเนื่องจากลักษณะทางเรขาคณิตและประเภทของยานพาหนะ (สมศักดิ์ วันแสง, 2546) ได้นำเสนอค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถสามล้อที่เก็บข้อมูลที่อำเภอหาดใหญ่ จังหวัดสงขลา ไว้เท่ากับ 0.71 PCU

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

### FIELD SATURATION FLOW RATE STUDY WORKSHEET

General Information				Site Information			
Analyst _____				Intersection _____			
Agency or Company _____				Area Type <input type="checkbox"/> CBD <input type="checkbox"/> Other			
Date Performed _____				Jurisdiction _____			
Analysis Time Period _____				Analysis Year _____			

#### Lane Movement Input

Movements Allowed

 Through  
 Right turn  
 Left turn

Identify all lane movements and the lane studied

Veh. in queue	Cycle 1			Cycle 2			Cycle 3			Cycle 4			Cycle 5			Cycle 6			
	Time	HV	T	Time	HV	T	Time	HV	T	Time	HV	T	Time	HV	T	Time	HV	T	
1																			
2																			
3																			
4																			
5																			
6																			
7																			
8																			
9																			
10																			
11																			
12																			
13																			
14																			
15																			
16																			
17																			
18																			
19																			
20																			
End of saturation	=====			=====			=====			=====			=====			=====			
End of green	=====			=====			=====			=====			=====			=====			
No. veh. > 20																			
No. veh. on yellow																			

#### Glossary and Notes

HV = Heavy vehicles (vehicles with more than 4 tires on pavement)  
 T = Turning vehicles (L = Left, R = Right)  
 Pedestrians and buses that block vehicles should be noted with the time that they block traffic, for example,  
 P12 = Pedestrians blocked traffic for 12 s  
 B15 = Bus blocked traffic for 15 s

ภาพที่ 2.9 ตารางบันทึกค่าอัตราการไหลล้มตัวภาคสนาม  
ที่มา : Transportation Research Board (2000)



## บทที่ 3

### ขั้นตอนการศึกษา

#### 3.1 แนวทางการคัดเลือกสถานที่เก็บข้อมูล

วิทยานิพนธ์ฉบับนี้มีขอบเขตที่จะศึกษาจุดกลับรถในเขตกรุงเทพมหานครและปริมณฑล เนื่องจากเป็นเขตที่มีปริมาณการจราจรและมีความต้องการกลับรถเพื่อเปลี่ยนทิศทางการจราจรค่อนข้างมาก ผู้วิจัยได้ทำการคัดเลือกจุดกลับรถจำนวน 20 จุด โดยมีเงื่อนไขดังนี้

- มีแควคอยรถกลับรถมากพอโดยประมาณไม่ต่ำกว่า 5 คัน เนื่องจากเป็นจำนวนรถที่มากที่สุดที่สามารถเก็บข้อมูลต่อ 1 ชุดข้อมูลได้ในเวลาที่เหมาะสม
- จุดกลับรถนั้นต้องมีเฉพาะการกลับรถ ไม่มีการเลี้ยวขวาเข้ามาเกี่ยวข้อง
- การกลับรถต้องมีลำดับความสำคัญมากที่สุด ซึ่งหมายความว่าต้องไม่มีรถในฝั่งตรงข้ามสวนมาหรือถ้ามีรถสวนมา รถในฝั่งตรงข้ามต้องหยุดรอรถที่กลับโดยมีสัญญาณไฟหรือตำรวจจราจรควบคุมให้หยุด และรวมถึงรถที่เลี้ยวซ้ายออกมาจากซอยหรือถนนสายที่ตัดกันต้องหยุดรอรถที่กลับด้วยเช่นกัน
- เมื่อรถทำการกลับรถไปแล้วสามารถเข้าสู่กระแสจราจรได้โดยไม่เกิดความล่าช้า เช่น เมื่อกลับรถไปแล้วต้องไม่เจอกับการติดขัดของกระแสจราจร
- ประเภทของรถที่ทำการกลับรถ ส่วนใหญ่ต้องเป็นรถยนต์นั่งส่วนบุคคลหรือรถที่มีขนาดใหญ่โตเพียง โดยไม่มีรถจักรยานยนต์หรือรถหนักเข้ามาเกี่ยวข้อง หรือถ้ามีแต่เป็นปริมาณที่น้อยอาจตัดข้อมูลในช่วงนั้นออกไป โดยจะนำค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล (PCE) เข้ามาปรับแก้ค่าอัตราการไหลอิมิตัว ซึ่งรายละเอียดจะได้กล่าวต่อไป

จากนั้นได้ทำการเก็บข้อมูลลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถในกรุงเทพมหานครจำนวน 20 จุด และทำการแบ่งประเภทของจุดกลับรถตามลักษณะทางกายภาพออกเป็น 4 ประเภท ได้แก่

- ประเภทมีสัญญาณไฟควบคุมรถที่สวนมา
- ประเภทอยู่ระหว่างทางแยก
- ประเภทมีตำรวจจราจรควบคุมรถที่สวนมา
- ประเภทอยู่ใต้สะพานลอยข้ามทางแยก

โดยตารางที่ 3.1 ได้แสดงตำแหน่งของจุดกลับรถที่ทำการเก็บข้อมูล ซึ่งจำแนกตามประเภทของจุดกลับรถได้ดังนี้

### ตารางที่ 3.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

ตำแหน่งจุดกลับรถ	ประเภทของจุดกลับรถ
ถ.พญาไท สี่แยกปทุมวัน NB	มีสัญญาณไฟควบคุม
ถ.ลาดพร้าว ซอย 103 WB	มีสัญญาณไฟควบคุม
ถ.ลาดพร้าว ซอย 103 EB	มีสัญญาณไฟควบคุม
ถ.รามอินทรา ซอย 14 EB	มีสัญญาณไฟควบคุม
ถ.รามอินทรา หน้าเซ็นทรัล WB	มีสัญญาณไฟควบคุม
ถ.ลาดพร้าว ซอย 114 WB	มีสัญญาณไฟควบคุม
ถ.ลาดพร้าว ซอย 112 EB	อยู่ระหว่างทางแยก
ถ.รามคำแหง ซอย 118 EB	อยู่ระหว่างทางแยก
ถ.รามคำแหง ซอย 118 WB	อยู่ระหว่างทางแยก
ถ.กิ่งแก้ว ซอย 21 SB	อยู่ระหว่างทางแยก
ถ.รามคำแหง ซอย 96 WB	อยู่ระหว่างทางแยก
ถ.ลาดพร้าว ซอย 62 WB	อยู่ระหว่างทางแยก
ถ.ร่มเกล้า ซอย 44 NB	มีตำรวจจราจรควบคุม
ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร12.5 EB	มีตำรวจจราจรควบคุม
ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร 12.5 WB	มีตำรวจจราจรควบคุม
ถ.เสรีไทย เขตบึงกุ่ม EB	มีตำรวจจราจรควบคุม
ถ.นวมินทร์ ซอย 93 SB	มีตำรวจจราจรควบคุม
ถ.นวมินทร์ ซอย 26 SB	มีตำรวจจราจรควบคุม
ถ.รัชดาฯ แยกลาดพร้าว NB	อยู่ใต้สะพานข้ามทางแยก
ถ.ลาดพร้าว ปากทางฯ WB	อยู่ใต้สะพานข้ามทางแยก

หมายเหตุ NB คือก่อนกลับรถมุ่งหน้าทิศเหนือ

SB คือก่อนกลับรถมุ่งหน้าทิศใต้

EB คือก่อนกลับรถมุ่งหน้าทิศตะวันออก

WB คือก่อนกลับรถมุ่งหน้าทิศตะวันตก

### 3.2 วิธีการเก็บข้อมูล

ข้อมูลที่ต้องการในวิทยานิพนธ์ฉบับนี้แบ่งเป็นข้อมูลรถที่ทำการกลับรถและข้อมูลลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ ซึ่งข้อมูลแต่ละชนิดมีวิธีการเก็บข้อมูลดังนี้

### 3.2.1 การเก็บข้อมูลการไหลอิมตัวและชนิดของรถที่ทำการกั้บรถ

ผู้วิจัยจะออกทำการเก็บข้อมูล ตามจุดกั้บรถที่ได้กำหนดไว้ เพื่อนำมาสร้างเส้นกราฟสะสม ที่แสดงถึงความสัมพันธ์ระหว่างระยะห่างของเวลาที่ใช้ในการกั้บรถแต่ละคันกับจำนวนรถสะสมที่ทำการกั้บรถโดยการตั้งกล้องวีดีทัศน์ ซึ่งระยะเวลาไม่น้อยในการตั้งกล้องวีดีทัศน์จะขึ้นอยู่กับความสมบูรณ์ของข้อมูลตามเงื่อนไขในหัวข้อ 3.1 เรื่องแนวทางการคัดเลือกสถานที่เก็บข้อมูล จนได้ข้อมูลจุดละไม่ต่ำกว่า 20 ชุดข้อมูล ชุดข้อมูลละไม่ต่ำกว่า 5 คัน จากนั้นนำวีดีทัศน์ที่ถ่ายมาเปิดในโปรแกรม Pro Show Gold ซึ่งสามารถแสดงความละเอียดของเวลาได้ถึงจุดทศนิยมตำแหน่งที่ 2 ของวินาที ดังแสดงในวงรีในภาพที่ 3.1 โดยค่าเวลาที่จะนำไปใช้คือเวลาที่ล้อหน้าของรถแต่ละเส้นอ้างอิงที่ได้กำหนดไว้ดังแสดงในเส้นสีเข้มในภาพที่ 3.1 จากนั้นจะนำข้อมูลเวลาและชนิดของรถที่ได้มาใส่ในตารางแสดงเวลาสะสมในการผ่านเส้นอ้างอิงของรถดังตัวอย่างในตารางที่ 3.2



ภาพที่ 3.1 การหาเวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิง

จากนั้นจึงสร้างเส้นกราฟสะสมของแต่ละชุดข้อมูล โดยแบ่งการสร้างเส้นกราฟสะสมออกเป็น 2 กรณี คือแบบไม่คำนึงถึงค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลและแบบคำนึงถึงค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล โดยวิธีในการสร้างในกรณีแรกนั้นได้กล่าวในหัวข้อ 2.4 เรื่องการใช้วิธีเส้นโค้งสะสมในการหาการไหลอิมตัว ซึ่งจากข้อมูลดังตารางที่ 3.2 จะสามารถสร้างกราฟได้ดัง

ภาพที่ 3.2 ส่วนการสร้างเส้นกราฟสะสมของกรณีที่ 2 นั้น การคำนึงถึงค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลจะทำให้ความชันของเส้นกราฟเปลี่ยนแปลงไปจึงสามารถสร้างกราฟได้ดังภาพที่ 3.3

ตารางที่ 3.2 เวลาสะสมในการผ่านเส้นอ้างอิงของรถ

คันที่	วินาทีที่ผ่านเส้นอ้างอิง	ชนิดรถ	PCE*
1	2.41	1	1.00
2	4.78	1	1.00
3	7.52	2	1.20
4	10.26	3	1.40
5	13.07	1	1.00
6	15.79	1	1.00
7	18.60	1	1.00
8	21.57	2	1.20
9	24.51	1	1.00
10	27.43	1	1.00

โดยที่ รถชนิดที่ 1 คือรถยนต์นั่งส่วนบุคคล

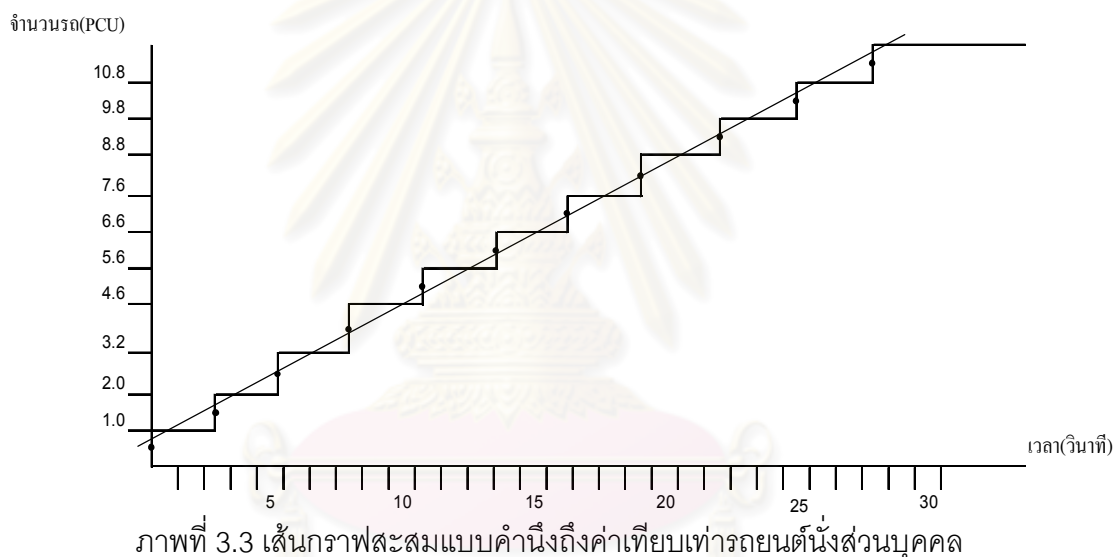
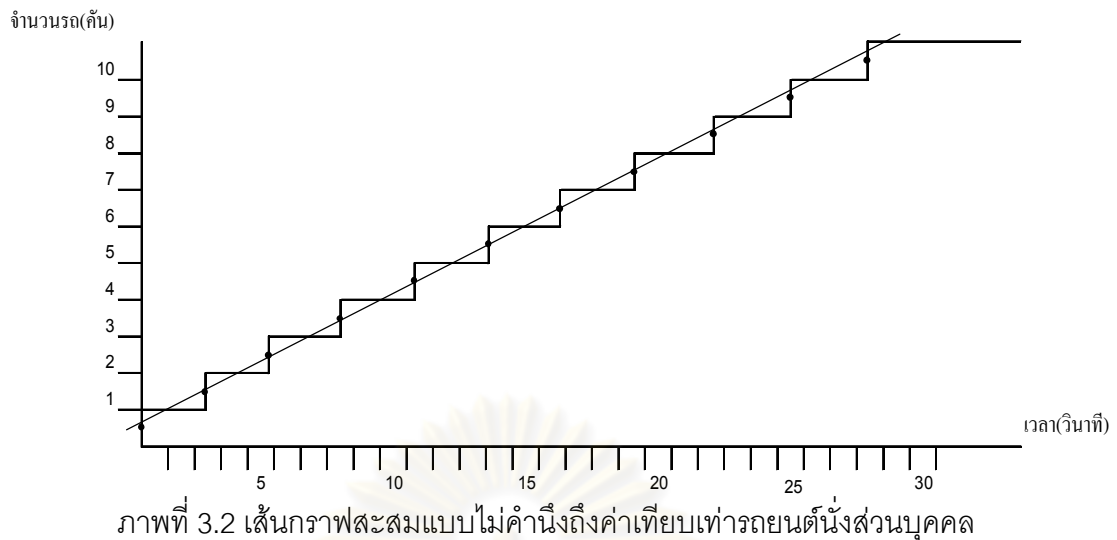
รถชนิดที่ 2 คือรถตู้

รถชนิดที่ 3 คือรถกระบะ

รถชนิดที่ 4 คือรถสามล้อเครื่อง

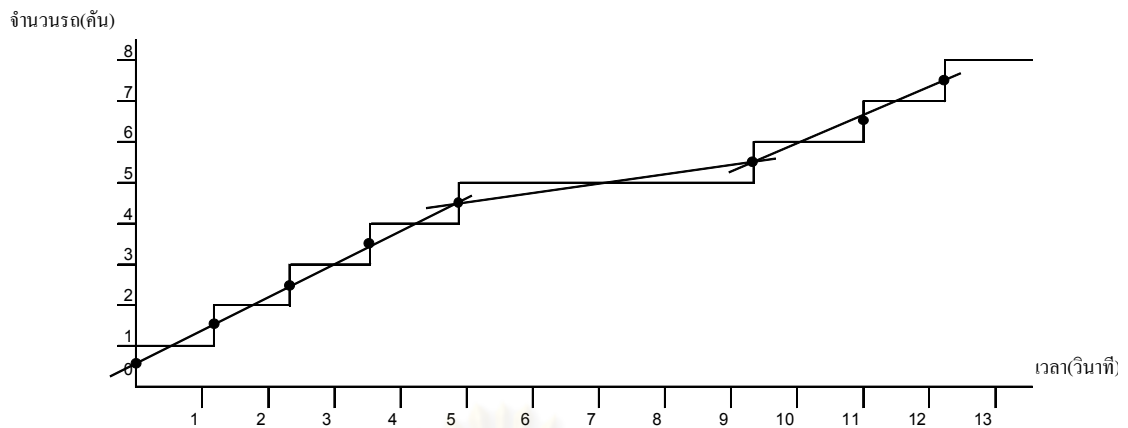
\*ค่า PCE ที่แสดงเป็นค่าที่สมมติขึ้น

จากภาพที่ 3.2 เมื่อไม่คำนึงถึงค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลจะได้อัตราการไหลอิมิตัวเท่ากับ 1,312 คันต่อชั่วโมง และจากภาพที่ 3.3 เมื่อคำนึงถึงค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลจะได้อัตราการไหลอิมิตัวเท่ากับ 1,417 PCU ต่อชั่วโมง ซึ่งเพิ่มขึ้นจากการไม่คำนึงถึงค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลคิดเป็นร้อยละ 8



อนึ่งในการเก็บข้อมูลนั้น ในการถ่ายวีดีทัศน์ 1 รอบ จะสามารถแบ่งข้อมูลได้เป็นหลายชุดข้อมูล ซึ่งจะมีหลักในการตัดแบ่งดังนี้ จากภาพที่ 3.4 จะเห็นได้ว่าความชันของเส้นกราฟระหว่างรถคันที่ 1 ถึงคันที่ 5 กับคันที่ 5 ถึงคันที่ 6 และตั้งแต่คันที่ 6 ขึ้นไป มีความแตกต่างกันอย่างเห็นได้ชัด ดังนั้นจึงทำการตัดชุดข้อมูลออกเป็นรอบที่ 1 ตั้งแต่คันที่ 1 ถึงคันที่ 5 และรอบที่ 2 ตั้งแต่คันที่ 6 เป็นต้นไปจนกว่าความชันของเส้นกราฟจะเปลี่ยนแปลงอย่างเห็นได้ชัดอีกครั้งหนึ่ง โดยที่แต่ละรอบต้องมีจำนวนรถไม่ต่ำกว่า 5 คัน เนื่องจากในจุดกลับรถบางประเภท เช่น ประเภทอยู่ระหว่างทางแยกและประเภทอยู่ใต้สะพานข้ามทางแยกนั้น เมื่อพิจารณาจากจำนวนรถที่ทำการกลับรถแล้ว โดยส่วนใหญ่จำนวนรถต่อ 1 ชุดข้อมูล จะมีค่ามากที่สุดที่จำนวน 5 คัน ผู้วิจัยจึงได้ใช้เกณฑ์นี้ในการพิจารณาจำนวนรถขั้นต่ำต่อ 1 ชุดข้อมูล





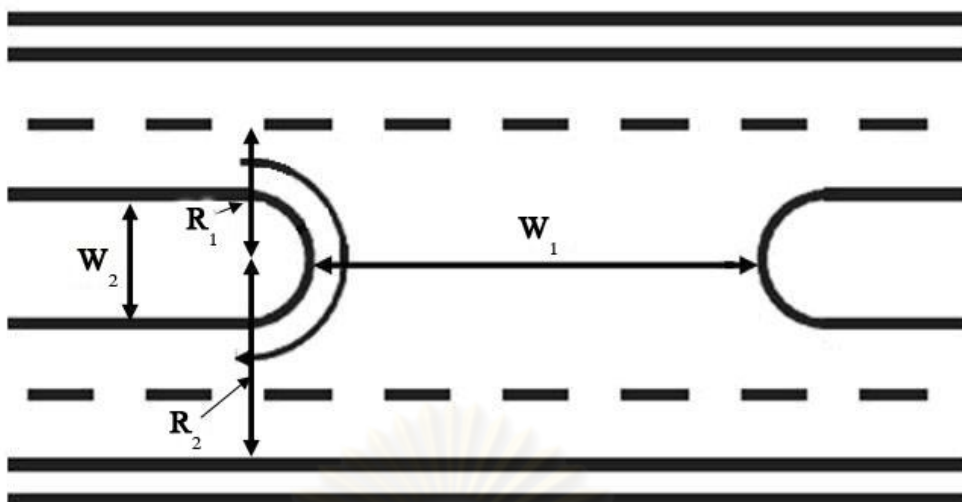
ภาพที่ 3.4 การเปลี่ยนแปลงความชันของเส้นกราฟของเส้นโค้งสะสม

### 3.2.2 การเก็บข้อมูลลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

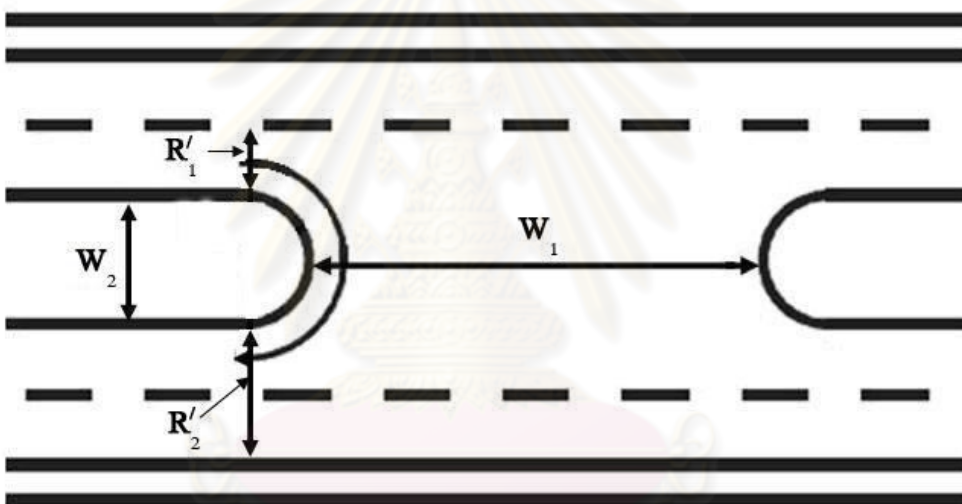
ข้อมูลลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถที่อยู่ในขอบเขตของวิทยานิพนธ์ฉบับนี้ ได้แก่

- รัศมีที่นับจากจุดกึ่งกลางของเกาะกลางถึงขอบนอกของช่องทางรถเดี่ยว ( $R_1$ )
- รัศมีที่นับจากจุดกึ่งกลางของเกาะกลางถึงขอบนอกของช่องทางฝั่งที่สวนมา ( $R_2$ )
- ความกว้างของช่องทางรถเดี่ยว ( $R'_1$ )  
โดยที่  $R'_1 = R_1 - \frac{W_2}{2}$
- ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ( $R'_2$ )  
โดยที่  $R'_2 = R_2 - \frac{W_2}{2}$
- ความกว้างของช่องทางเดี่ยวกลับรถ ( $W_1$ )
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ )

ภาพที่ 3.5 และภาพที่ 3.6 แสดงลักษณะทางกายภาพดังกล่าว โดยวิธีการเก็บข้อมูลจะใช้การถ่ายภาพนิ่งและภาพเคลื่อนไหวในขณะที่รถคันที่ทราบขนาดแน่นอนกำลังทำการกลับรถ แล้วทำการเทียบมาตราส่วนระหว่างตัวรถกับขนาดของปัจจัยทางกายภาพที่ต้องการเก็บข้อมูล ซึ่งจะตัดภาพเคลื่อนไหวออกเป็นภาพนิ่งหลายๆภาพเพื่อความถูกต้องแม่นยำของข้อมูล จากนั้นจึงนำค่าดังกล่าวไปวิเคราะห์ร่วมกับข้อมูลการไหลอิมิตัวของการกลับรถต่อไป



ภาพที่ 3.5 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถแสดงค่า  $R_1$ ,  $R_2$ ,  $W_1$  และ  $W_2$



ภาพที่ 3.6 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถแสดงค่า  $R'_1$ ,  $R'_2$ ,  $W_1$  และ  $W_2$

### 3.3 การวิเคราะห์ข้อมูล

หลังจากได้ข้อมูลการไหลอิมตัวของรถและลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ ได้แก่ ค่า  $R'_1$ ,  $R'_2$ ,  $W_1$  และ  $W_2$  จึงนำข้อมูลไปวิเคราะห์ค่าสหสัมพันธ์กับอัตราการไหลอิมตัว จากนั้นเลือกเฉพาะตัวแปรที่มีความสัมพันธ์กับอัตราการไหลอิมตัวอย่างมีนัยสำคัญไปวิเคราะห์ด้วยวิธีสมการถดถอยเชิงเส้น เพื่อสร้างแบบจำลองการหาการไหลอิมตัวในการกลับรถ โดยการที่ไม่นำค่า  $R_1$  และค่า  $R_2$  มาร่วมวิเคราะห์ความสัมพันธ์ด้วยเนื่องจากเป็นค่าที่มีความสัมพันธ์กับค่า  $W_2$  จากนั้นทำการหาค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของการกลับรถ และทำการวิเคราะห์ผลของการกลับรถตามรถชนิดต่างๆ กัน โดยมีวิธีการวิเคราะห์ข้อมูลดังนี้

### 3.3.1 การสร้างแบบจำลองการหาการไหลอิมิตัวในการกลับรถ

การวิเคราะห์ข้อมูลเพื่อสร้างแบบจำลองการหาการไหลอิมิตัวในการกลับรถสามารถแบ่งออกได้เป็น 2 กรณีคือการวิเคราะห์โดยไม่คำนึงถึงค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล (PCE) และการวิเคราะห์โดยคำนึงถึงค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล ดังนี้

#### 3.3.1.1 การวิเคราะห์โดยไม่คำนึงถึงค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล

การวิเคราะห์โดยวิธีนี้ ข้อมูลชนิดของรถที่ทำการกลับรถจะต้องเป็นรถที่มีค่า PCE เท่ากับหรือใกล้เคียง 1.0 ไม่น้อยกว่าร้อยละ 90 เพื่อให้ค่าการไหลอิมิตัวที่ได้เบี่ยงเบนจากความเป็นจริงน้อยที่สุด จากนั้นนำข้อมูลที่เก็บได้ทุกชุดข้อมูลในจุดกลับรถจุดนั้นมาวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้น ตัวอย่างเช่น จุดกลับรถบนถนนพญาไทบริเวณสี่แยกปทุมวัน (มุ่งหน้าทิศเหนือ) ได้ข้อมูลค่าการไหลอิมิตัวดังตารางที่ 3.3 (ข้อมูลสมมติ)

นำค่าการไหลอิมิตัวของแต่ละชุดข้อมูล มาวิเคราะห์ทางสถิติด้วยสมการถดถอยเชิงเส้น โดยให้ค่าการไหลอิมิตัวเป็นฟังก์ชันของความกว้างของช่องทางรถเดี่ยว ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ความกว้างของช่องทางเดี่ยว และความกว้างของเกาะกลาง ดังนี้

$$q_{\max} = f(R'_1, R'_2, W_1, W_2) \quad (3.1)$$

โดยที่	$q_{\max}$	คือค่าการไหลอิมิตัว (PCU/hr)
	$R'_1$	คือความกว้างของช่องทางรถเดี่ยว (เมตร)
	$R'_2$	คือความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา (เมตร)
	$W_1$	คือความกว้างของช่องทางเดี่ยวกลับรถ (เมตร)
	$W_2$	คือความกว้างของเกาะกลาง (เมตร)

จากนั้นทำการวิเคราะห์ข้อมูลของจุดกลับรถจุดอื่นๆที่อยู่ในประเภทเดียวกัน ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นเช่นเดิม ดังเช่นในตัวอย่างเป็นการวิเคราะห์จุดกลับรถบริเวณสี่แยกปทุมวันซึ่งจัดอยู่ในประเภทจุดกลับรถแบบมีสัญญาณไฟควบคุมรถที่สวนมา จึงจะได้แบบจำลองการหาการไหลอิมิตัวของจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟควบคุมรถที่สวนมา จากนั้นทำการวิเคราะห์จุดกลับรถประเภทอื่นๆด้วยวิธีเดียวกัน จึงจะได้แบบจำลองการหาการไหลอิมิตัวของจุดกลับรถทุกประเภท เพื่อนำไปเสนอแนะแนวทางการออกแบบจุดกลับรถต่อไป

ตารางที่ 3.3 ค่าการไหลอิมิตัวของการกลับรถบนถนนพญาไทบริเวณสี่แยกปทุมวัน (ค่าสมมติ)

ชุดข้อมูลที่	จำนวนรถ (คัน)	ค่าการไหลอิมิตัว (vph)
1	10	1,384
2	8	1,412
3	11	1,351
4	6	1,423
5	12	1,340
6	9	1,420
7	10	1,360
8	7	1,456
9	8	1,437
10	11	1,324

### 3.3.1.2 การวิเคราะห์โดยคำนึงถึงค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล

การวิเคราะห์โดยวิธีนี้ ข้อมูลชนิดของรถที่ทำการกลับรถ มีแนวโน้มที่จะเป็นรถที่มีค่า PCE เท่ากับหรือใกล้เคียง 1.0 น้อยกว่าร้อยละ 90 ซึ่งปัจจัยเรื่องขนาดของรถจะมีผลต่อค่าการไหลอิมิตัว เช่นสมมติให้รถยนต์นั่งส่วนบุคคลมีค่า PCE เท่ากับ 1.0 รถตู้มีค่า PCE เท่ากับ 1.2 และรถกระบะมีค่า PCE เท่ากับ 1.4 เป็นต้น โดยใช้กลุ่มประชากรกลุ่มเดียวกับหัวข้อ 3.3.1 แต่ใช้วิธีการตามวิธีที่คำนึงถึงค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลดังที่กล่าวในหัวข้อ 3.2 เรื่องวิธีการเก็บข้อมูล

นำข้อมูลค่าการไหลอิมิตัวที่คำนวณได้ทุกชุดข้อมูลในจุดกลับรถจุดนั้น มาวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้น โดยข้อมูลที่น่ามาวิเคราะห์เป็นข้อมูลจากตารางที่ 3.3 เช่นเดียวกับวิธีแรกเนื่องจากเป็นกลุ่มประชากรกลุ่มเดียวกัน โดยค่าการไหลอิมิตัวจะเป็นฟังก์ชันของรัศมีวงเลี้ยวและความกว้างของช่องทางเลี้ยวเช่นเดิม แต่จะเพิ่มปัจจัยชนิดของรถเข้าไป ซึ่งจะทำให้ได้แบบจำลองในรูปของ

$$q_{\max} = f(R'_1, R'_2, W_1, W_2, P_c, P_v, P_p) \quad (3.2)$$

โดยที่  $P_c$  คืออัตราส่วนของรถยนต์นั่งส่วนบุคคล

$P_v$  คืออัตราส่วนของรถตู้

$P_p$  คืออัตราส่วนของรถกระบะ

หลังจากวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นแล้ว ก็จะได้แบบจำลองการไหลอ้อมตัวของจุดกลับรถจุดนี้ จากนั้นทำการวิเคราะห์ข้อมูลของจุดกลับรถจุดอื่นๆที่อยู่ในประเภทเดียวกัน ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นเช่นเดิมในรูปแบบของสมการที่คำนึงถึงปัจจัยชนิดของรถ ดังเช่นในตัวอย่างเป็นการวิเคราะห์จุดกลับรถที่จัดอยู่ในประเภทจุดกลับรถแบบมีสัญญาณไฟควบคุมรถที่สวนมา จึงจะได้แบบจำลองการหาการไหลอ้อมตัว ของจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟควบคุมรถที่สวนมาที่คำนึงถึงปัจจัยชนิดของรถ จากนั้นทำการวิเคราะห์จุดกลับรถประเภทอื่นๆ ด้วยวิธีเดียวกันจึงจะได้แบบจำลองการหาการไหลอ้อมตัวของจุดกลับรถทุกประเภทที่คำนึงถึงปัจจัยชนิดของรถ เพื่อสามารถนำไปใช้สร้างแบบจำลองและเสนอแนะแนวทางการออกแบบจุดกลับรถได้อย่างเหมาะสมต่อไป

### 3.3.2 การหาค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของการกลับรถ

ผู้วิจัยจะทำการหาค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของการกลับรถของรถทั้ง 4 ชนิด ได้แก่ รถยนต์นั่งส่วนบุคคล รถตู้ รถกระบะ และรถสามล้อเครื่อง โดยการแก้สมการทางคณิตศาสตร์ โดยจะตัดการวิเคราะห์ถึงรถคันแรกทั้งหมดเนื่องจากไม่ได้กลับรถตามรถคันอื่นจึงไม่เกิดความล่าช้า ซึ่งมีวิธีการดังนี้

สมมติให้จุดกลับรถที่ต้องการหาค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลมีข้อมูลเวลาและชนิดของรถที่ทำการกลับรถจำนวน  $i$  ชุดข้อมูล (รอบ) จะสามารถสร้างสมการที่แสดงถึงเวลาที่รถแต่ละชนิดใช้ในการกลับรถได้ในรูปของ

$$\sum t_j N_{ij} = T_i \quad (3.3)$$

โดยที่  $t_j$  เท่ากับ เวลาที่รถชนิดที่  $j$  ใช้ในการกลับรถต่อคัน ( $j = 1, 2, 3, 4$ )

$N_{ij}$  เท่ากับ จำนวนรถชนิดที่  $j$  ในรอบที่  $i$

$T_i$  เท่ากับ เวลารวมที่รถทุกคันใช้ในการกลับรถในรอบที่  $i$

เช่น ชุดข้อมูลที่ 1 จะสามารถเขียนสมการได้ว่า

$$t_1 N_{11} + t_2 N_{12} + t_3 N_{13} + t_4 N_{14} = T_1 \quad (3.4)$$



จากนั้นทำการแก้สมการเพื่อหาค่า  $t$  ของรถแต่ละชนิด เพื่อนำไปใช้หาค่า เทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลต่อไป เช่น สมมติให้

$$t_1 = 2.08 \text{ วินาที}, t_2 = 2.35 \text{ วินาที}, t_3 = 2.25 \text{ วินาที}, t_4 = 1.80 \text{ วินาที}$$

โดยที่ ตัวแปร  $t_1$  แทนเวลาเฉลี่ยที่รถยนต์นั่งส่วนบุคคลใช้ในการกลับรถ

ตัวแปร  $t_2$  แทนเวลาเฉลี่ยที่รถตู้ใช้ในการกลับรถ

ตัวแปร  $t_3$  แทนเวลาเฉลี่ยที่รถกระบะใช้ในการกลับรถ

ตัวแปร  $t_4$  แทนเวลาเฉลี่ยที่รถสามล้อเครื่องใช้ในการกลับรถ

โดยให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 1 เท่ากับ 1.00 ดังนั้นจะ  
ได้

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 2 เท่ากับ  $2.35/2.08 = 1.13$
- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 3 เท่ากับ  $2.25/2.08 = 1.08$
- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 4 เท่ากับ  $1.80/2.08 = 0.87$

### 3.3.3 การศึกษาผลของการตามกันของรถต่างชนิดกันที่ทำการกลับรถ

การศึกษาผลของการตามกันของรถต่างชนิดกันที่ทำการกลับรถจะทำให้ทราบถึง ผลของลำดับของรถแต่ละชนิดและความแตกต่างของเวลาที่รถแต่ละชนิดใช้ในการกลับรถตามรถ ต่างชนิดกัน เพื่อสามารถนำไปใช้ประโยชน์ในการจัดการจราจร เช่น การกำหนดช่องทางเฉพาะ สำหรับรถแต่ละชนิดในการกลับรถ เป็นต้น โดยจะตัดการวิเคราะห์ถึงรถคันแรกทิ้งเนื่องจากไม่ได้ กลับรถตามรถคันอื่น โดยจะวิเคราะห์แยกตามประเภทของจุดกลับรถ เพื่อให้มีจำนวนข้อมูล เพียงพอต่อการทดสอบสมมติฐานว่าการที่รถแต่ละชนิดทำการกลับรถตามรถชนิดต่างๆกันนั้น มี ผลต่อเวลาที่ใช้ในการกลับรถหรือไม่ โดยการทดสอบสมมติฐานจากข้อมูลเวลาจริงที่รถแต่ละคัน ใช้ในการกลับรถว่าเวลาเฉลี่ยที่รถแต่ละชนิดใช้ในการกลับรถตามรถชนิดต่างๆกันนั้น มีค่า แตกต่างกันอย่างมีนัยสำคัญที่ระดับความเชื่อมั่น 95% หรือไม่ โดยใช้วิธีวิเคราะห์ความแปรปรวน แบบทางเดียว แต่ถ้าพบว่าหลังจากตัดกลุ่มตัวอย่างที่มีจำนวนข้อมูลน้อยออกแล้วเหลือกลุ่ม ตัวอย่างที่ต้องนำมาทดสอบสมมติฐานเพียง 2 กลุ่ม จะใช้วิธี t-Test โดยใช้โปรแกรม ไมโครซอฟต์เอ็กเซลในการวิเคราะห์ข้อมูล ซึ่งค่าที่โปรแกรมประมวลผลออกมาได้ ได้แก่ ค่าเฉลี่ย และความแปรปรวนของทั้ง 2 กลุ่มตัวอย่าง องศาอิสระ ค่า  $t$  Stat และค่า  $t$  Critical จากนั้นนำค่า  $t$  Stat มาเปรียบเทียบกับค่า  $t$  Critical ซึ่งถ้าค่าสัมบูรณ์ของค่า  $t$  Stat มีค่ามากกว่าค่า  $t$  Critical

ถือว่าแตกต่างกันอย่างมีนัยสำคัญ และถ้าค่าสัมบูรณ์ของค่า  $t$  Stat มีค่าน้อยกว่าค่า  $t$  Critical ถือว่าไม่แตกต่างกันอย่างมีนัยสำคัญ โดยในบทที่ 6 จะแสดงตารางสรุปค่าที่ได้จากการวิเคราะห์ข้อมูลซึ่งได้แก่ ค่า  $\bar{x}_1$  ค่า  $\bar{x}_2$  ค่า  $n_1$  ค่า  $n_2$  ค่า  $t$  Stat และค่า  $t$  Critical

โดยที่  $\bar{x}_1$  คือ ค่าเฉลี่ยเวลาที่รถใช้ในการกลับรถของกลุ่มตัวอย่างกลุ่มที่ 1 (วินาที)

$\bar{x}_2$  คือ ค่าเฉลี่ยเวลาที่รถใช้ในการกลับรถของกลุ่มตัวอย่างกลุ่มที่ 2 (วินาที)

$n_1$  คือ จำนวนข้อมูลของกลุ่มตัวอย่างกลุ่มที่ 1 (คัน)

$n_2$  คือ จำนวนข้อมูลของกลุ่มตัวอย่างกลุ่มที่ 2 (คัน)

จากนั้นจึงสรุปผลว่าการกลับรถตามหลังรถชนิดใดชนิดหนึ่งนั้น มีผลทำให้เวลาที่ใช้ในการกลับรถแตกต่างจากการกลับรถตามรถชนิดอื่นๆ หรือไม่ต่อไป

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

## บทที่ 4

### การหาอัตราการไหลอิมิตัวและค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล

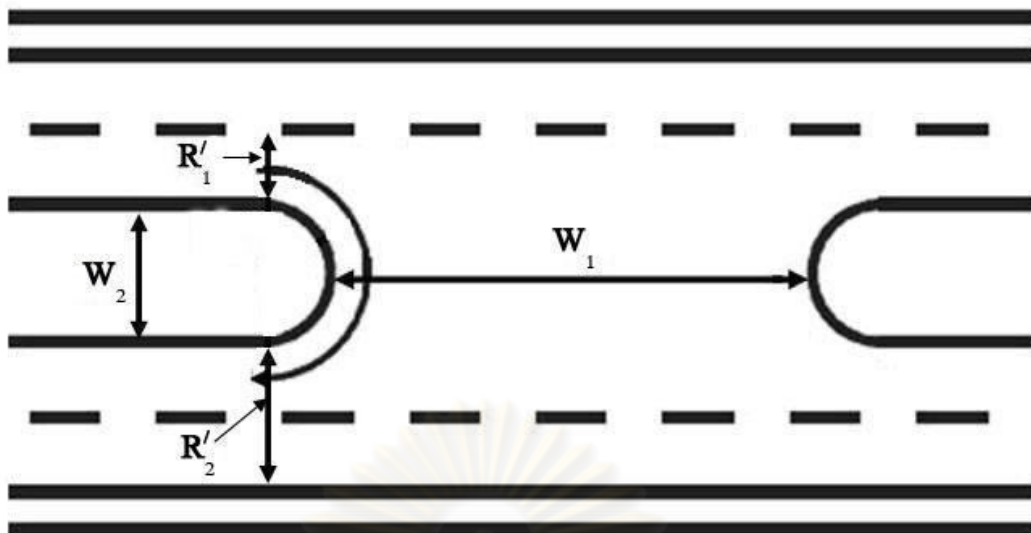
ในบทนี้ผู้วิจัยจะทำการนำเสนอค่าอัตราการไหลอิมิตัวของจุดกลับรถจำนวน 20 จุด ที่ทำการเก็บข้อมูล โดยที่แต่ละจุดจะทำการเก็บข้อมูลไม่ต่ำกว่า 20 ชุดข้อมูล จากนั้นนำทุกชุดข้อมูลในจุดกลับรถนั้นมาทำการวิเคราะห์ข้อมูลด้วยวิธีสมการถดถอยเชิงเส้น เพื่อให้ได้ค่าอัตราการไหลอิมิตัวของจุดกลับรถจุดนั้นที่ยังไม่ถูกปรับแก้จากค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลซึ่งมีหน่วยเป็นคันต่อชั่วโมง (vph) จากนั้นจะทำการวิเคราะห์หาค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถที่ทำการกลับรถในจุดกลับรถที่มีลักษณะทางกายภาพแตกต่างกัน เพื่อที่จะนำค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลไปปรับแก้ค่าอัตราการไหลอิมิตัวของจุดกลับรถแต่ละจุดให้มีหน่วยเป็น หน่วยรถยนต์นั่งส่วนบุคคลต่อชั่วโมง (PCU/hr) รวมถึงนำเสนอลักษณะของปัจจัยทางกายภาพต่าง ๆ วันเวลาสถานที่และจำนวนชุดข้อมูลที่ทำการเก็บได้ ซึ่งในบทต่อไปผู้วิจัยจะต้องนำค่าอัตราการไหลอิมิตัวและปัจจัยทางกายภาพต่างๆ ของจุดกลับรถแต่ละจุดที่ทำการปรับแก้แล้ว ไปทำการวิเคราะห์เพื่อหาความสัมพันธ์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้น และเพื่อสามารถนำค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลนี้ไปใช้เป็นแนวทางสำหรับงานวิจัยที่เกี่ยวข้องกับจุดกลับรถที่มีลักษณะทางกายภาพแตกต่างกันต่อไป โดยรายละเอียดข้อมูลที่ทำกรวิเคราะห์ผลออกมาได้ ได้แก่

- อัตราการไหลอิมิตัวของแต่ละชุดข้อมูล
- อัตราการไหลอิมิตัวเฉลี่ยของจุดกลับรถนั้นๆ
- ค่าเบี่ยงเบนมาตรฐานของอัตราการไหลอิมิตัว
- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถแต่ละชนิด
- อัตราการไหลอิมิตัวของจุดกลับแต่ละจุดหลังการปรับแก้

โดยได้ทำการเก็บข้อมูลลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ ซึ่งข้อมูลที่จำเป็น ได้แก่ (ดังแสดงในรูปที่ 4-1)

- ความกว้างของช่องทางรถเดี่ยว ( $R'_1$ )
- ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ( $R'_2$ )
- ความกว้างของช่องทางเลี้ยวกลับรถ ( $W_1$ )
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ )

ซึ่งการที่เลือกใช้ค่า  $R'_1$  และค่า  $R'_2$  เนื่องจากค่า  $R_1$  และค่า  $R_2$  เป็นค่าที่มีความสัมพันธ์กับค่า  $W_2$



ภาพที่ 4.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

โดยผู้วิจัยจะทำการหาค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของการกลับรถของรถทั้ง 4 ชนิด ได้แก่ รถยนต์นั่งส่วนบุคคล รถตู้ รถกระบะ และรถสามล้อเครื่อง โดยการแก้สมการด้วยวิธีสมการถดถอยเชิงเส้น โดยใช้วิธีการดังที่ได้กล่าวในหัวข้อ 3.3.2 ซึ่งค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้และรถกระบะที่อยู่ในเกณฑ์เหมาะสมจะมีค่ามากกว่า 1.00 และน้อยกว่า 1.30 เนื่องจากค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดหนักเท่ากับ 1.30 (Indonesian HCM, 1996 อ้างถึงใน Leong, 2006) ดังนั้นรถตู้และรถกระบะซึ่งเป็นรถชนิดเบาจึงควรมีค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลน้อยกว่ารถชนิดหนัก และกำหนดให้

ตัวแปร  $t_1$  แทนเวลาเฉลี่ยที่รถยนต์นั่งส่วนบุคคลใช้ในการกลับรถ

ตัวแปร  $t_2$  แทนเวลาเฉลี่ยที่รถตู้ใช้ในการกลับรถ

ตัวแปร  $t_3$  แทนเวลาเฉลี่ยที่รถกระบะใช้ในการกลับรถ

ตัวแปร  $t_4$  แทนเวลาเฉลี่ยที่รถสามล้อเครื่องใช้ในการกลับรถ

ซึ่งรายละเอียดการวิเคราะห์หาอัตราการไหลอิมิตัวก่อนการปรับแก้และการหาค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของจุดกลับรถแต่ละจุดสามารถแสดงได้ดังนี้

#### 4.1 จุดกลับรถบริเวณ ถ.พญาไท สีแยกปทุมวัน (รถมุ่งหน้าทิศเหนือ)

จุดกลับรถจุดนี้เป็นจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟควบคุมรถที่สวนมาซึ่งอยู่บนถนนพญาไท บริเวณสีแยกปทุมวันหน้าห้างสรรพสินค้ามาบุญครอง และไม่อยู่ใต้สะพานข้ามทางแยก โดยมีทิศทางของรถก่อนที่จะทำการกลับรถมุ่งหน้าทิศเหนือ ดังแสดงในภาพที่ 4.2



ภาพที่ 4.2 จุดกลับรถบริเวณ ถ.พญาไท สีแยกปทุมวัน (รถมุ่งหน้าทิศเหนือ)

##### 4.1.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศเหนือมีจำนวน 5 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 2.90 เมตร ยกเว้นช่องทางรถกลับรถกว้าง 2.30 เมตร
- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศใต้มีจำนวน 4 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 2.90 เมตร
- ความกว้างของช่องทางเลี้ยวกลับรถ ( $W_1$ ) เท่ากับ 10.00 เมตร
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ ) เท่ากับ 1.00 เมตร
- ความกว้างของช่องทางรถเลี้ยว ( $R'_1$ ) เท่ากับ 2.30 เมตร



- ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ( $R'_2$ ) เท่ากับ 11.60 เมตร ซึ่งประกอบด้วยช่องทางจราจร 4 ช่องทาง กว้างช่องทางละ 2.90 เมตร

#### 4.1.2 การเก็บข้อมูลการจราจร

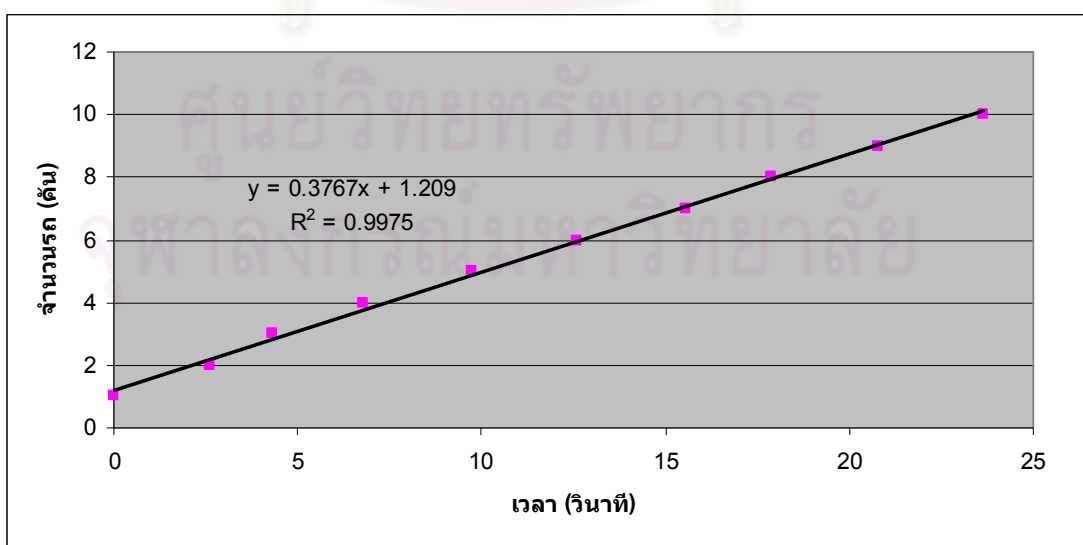
ทำการเก็บข้อมูลการจราจรเมื่อวันอังคารที่ 17 กุมภาพันธ์ พ.ศ. 2552 เวลา 16:20–18:20น. โดยมีสภาพอากาศปลอดโปร่งไม่มีผลกระทบต่อการเก็บข้อมูล มีปริมาณรถทำการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล สภาพการจราจรไม่ติดขัดมากจึงไม่เป็นอุปสรรคต่อการเก็บข้อมูล ซึ่งจากการเก็บข้อมูลเป็นเวลาประมาณ 2 ชั่วโมง ทำให้ได้ข้อมูลที่มีเงื่อนไขตรงตามที่กำหนดจำนวน 19 ชุดข้อมูล

#### 4.1.3 การวิเคราะห์ข้อมูล

จากการเก็บข้อมูลได้จำนวน 19 ชุดข้อมูล ผู้วิจัยได้นำตัวอย่างข้อมูลของชุดข้อมูลที่ 4 ซึ่งมีรถจำนวน 10 คัน มาแสดง ซึ่งตารางที่ 4.1 เป็นข้อมูลเวลาที่รถแต่ละคันผ่านเส้นอ้างอิงที่กำหนดไว้ และภาพที่ 4.3 แสดงเส้นกราฟสะสมซึ่งเป็นความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมพร้อมทั้งสมการถดถอยเชิงเส้น ซึ่งโดยเบื้องต้นนี้ยังไม่คำนึงถึงค่า PCE

จากการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้ค่าความชันของเส้นกราฟเท่ากับ 0.3767 โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.9975 ซึ่งหมายถึงได้ค่าการไหลอิมิตัวของชุดข้อมูลนี้เท่ากับ 0.3767 veh/sec หรือเท่ากับ

$$0.3767 \times 3,600 = 1,356 \text{ vph}$$



ภาพที่ 4.3 เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 4

ตารางที่ 4.1 เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCE ของชุดข้อมูลที่ 4

คันที่	ประเภทของรถ	วินาทีที่ผ่านเส้นอ้างอิง
1	รถยนต์นั่ง	0.00
2	รถสามล้อ	2.61
3	รถตู้	4.30
4	รถตู้	6.79
5	รถยนต์นั่ง	9.75
6	รถยนต์นั่ง	12.60
7	รถยนต์นั่ง	15.57
8	รถสามล้อ	17.87
9	รถยนต์นั่ง	20.78
10	รถยนต์นั่ง	23.63

จากนั้นทำการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจนครบทั้ง 19 ชุดข้อมูล ซึ่งได้ผลการวิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 4.2

ตารางที่ 4.2 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ. พญาไท สีแยกปทุมวัน

ชุดข้อมูล ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
1	4	1	0	0	5	10.13	1,399
2	3	0	2	0	5	10.57	1,373
3	5	0	0	2	7	13.77	1,532
4	6	2	0	2	10	23.63	1,356
5	1	1	1	2	5	10.19	1,337
6	6	0	1	0	7	19.04	1,152
7	8	0	0	0	8	19.13	1,341
8	5	2	0	0	7	17.04	1,261
9	6	0	0	1	7	14.73	1,456
10	2	2	0	1	5	10.98	1,297
11	4	0	0	1	5	11.08	1,256
12	3	0	1	1	5	13.11	1,089
13	5	0	0	0	5	10.20	1,420

ตารางที่ 4.2 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ. พญาไท สีแยกปทุมวัน (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
14	3	0	2	0	5	11.63	1,220
15	6	0	0	0	6	14.91	1,223
16	7	0	0	0	7	16.37	1,306
17	3	1	0	1	5	10.10	1,412
18	5	1	0	1	7	14.92	1,451
19	5	0	0	0	5	10.31	1,399

ซึ่งจากตารางที่ 4.2 พบว่าค่าเฉลี่ยเลขคณิตของอัตราการไหลอิมิตัวคือ 1,334.0 คัน/ชั่วโมง และมีส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานคือ 111.4 คัน/ชั่วโมง และจากการหาสัมประสิทธิ์ของสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้

$$t_1 = 2.78 \text{ วินาที}, t_2 = 2.94 \text{ วินาที}, t_3 = 3.44 \text{ วินาที}, t_4 = 2.00 \text{ วินาที}$$

โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.9266

โดยให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์หนึ่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 1 เท่ากับ 1.00 ดังนั้นจะได้

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์หนึ่งส่วนบุคคลของรถตู้ เท่ากับ  $2.94/2.78 = 1.06$
- ค่าเทียบเท่ารถยนต์หนึ่งส่วนบุคคลของรถกระบะ เท่ากับ  $3.44/2.78 = 1.24$
- ค่าเทียบเท่ารถยนต์หนึ่งส่วนบุคคลของรถสามล้อเครื่อง เท่ากับ  $2.00/2.78 = 0.72$

ซึ่งสามารถวิเคราะห์ได้ว่า ค่าเทียบเท่ารถยนต์หนึ่งส่วนบุคคลของรถตู้มีค่าน้อยกว่าจุดกลับรถจุดอื่น เนื่องจากจุดกลับรถจุดนี้มีค่า  $R'_2$  และค่า  $W_1$  ค่อนข้างมากกว่าจุดอื่น จึงทำให้รถตู้ใช้เวลาในการกลับรถน้อยกว่าจุดอื่น ส่วนค่าเทียบเท่ารถยนต์หนึ่งส่วนบุคคลของรถกระบะนั้น ค่อนข้างมากกว่าจุดกลับรถจุดอื่น ซึ่งเนื่องมาจากจำนวนรถกระบะของจุดกลับรถจุดนี้มีจำนวนน้อย จึงทำให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์หนึ่งส่วนบุคคลที่วิเคราะห์ได้นั้นเกิดความคลาดเคลื่อนได้

#### 4.2 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 103 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก)

จุดกลับรถจุดนี้เป็นจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟควบคุมรถที่สวนมาซึ่งอยู่บนถนนลาดพร้าว บริเวณหน้าซอยลาดพร้าว 103 และไม่อยู่ใต้สะพานข้ามทางแยก ซึ่งจุดกลับรถจุดนี้มีปริมาณการจราจรทั้ง 2 ทิศทาง และปริมาณรถที่ต้องการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล โดยมีทิศทางของรถก่อนที่จะทำการกลับรถวิ่งมุ่งหน้าทิศตะวันตก ดังแสดงในภาพที่ 4.4



ภาพที่ 4.4 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 103 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก)

##### 4.2.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันตกมีจำนวน 4 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 2.75 เมตร ยกเว้นช่องทางรถกลับรถกว้าง 2.40 เมตร
- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันออกมีจำนวน 3 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 2.95 เมตร
- ความกว้างของช่องทางเลี้ยวกลับรถ ( $W_1$ ) เท่ากับ 3.00 เมตร
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ ) เท่ากับ 0.70 เมตร
- ความกว้างของช่องทางรอลีี้ยว ( $R'_1$ ) เท่ากับ 2.40 เมตร

- ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ( $R'_2$ ) เท่ากับ 8.85 เมตร ซึ่งประกอบด้วยช่องทางจราจร 3 ช่องทาง กว้างช่องทางละ 2.95 เมตร

#### 4.2.2 การเก็บข้อมูลการจราจร

ทำการเก็บข้อมูลการจราจรเมื่อวันอังคารที่ 11 กุมภาพันธ์ พ.ศ. 2553 เวลา 15:10–16:20น. โดยมีสภาพอากาศปลอดโปร่งไม่มีผลกระทบต่อการเก็บข้อมูล มีปริมาณรถทำการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล สภาพการจราจรไม่ติดขัดมากจึงไม่เป็นอุปสรรคต่อการเก็บข้อมูล ซึ่งจากการเก็บข้อมูลเป็นเวลาประมาณ 1 ชั่วโมง ทำให้ได้ข้อมูลที่มีเงื่อนไขตรงตามที่กำหนดจำนวน 31 ชุดข้อมูล

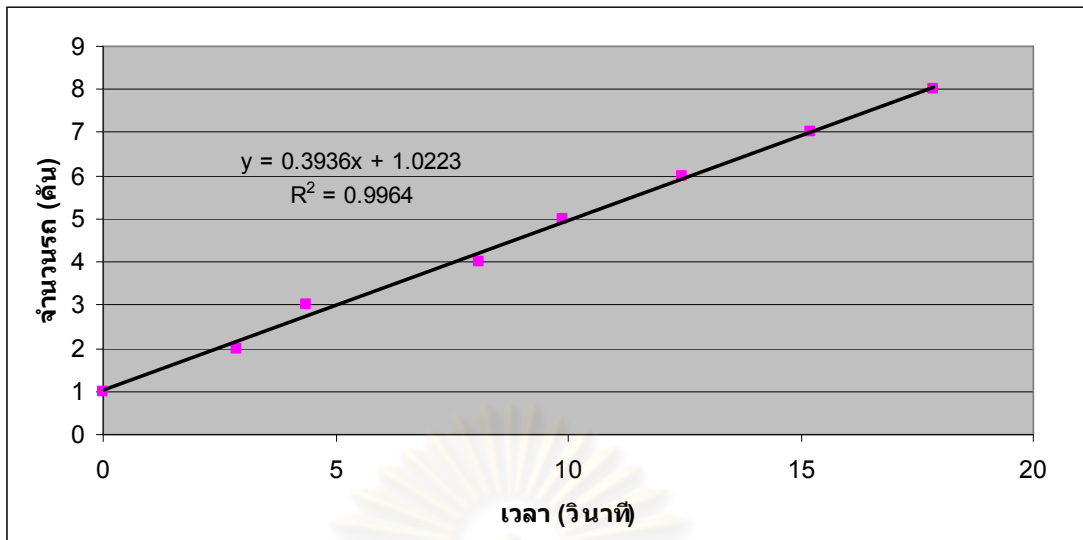
#### 4.2.3 การวิเคราะห์ข้อมูล

จากการเก็บข้อมูลได้จำนวน 31 ชุดข้อมูล ผู้วิจัยได้นำตัวอย่างข้อมูลของชุดข้อมูลที่ 2 ซึ่งมีรถจำนวน 8 คัน มาแสดง ซึ่งตารางที่ 4.3 เป็นข้อมูลเวลาที่รถแต่ละคันผ่านเส้นอ้างอิงที่กำหนดไว้ และภาพที่ 4.5 แสดงเส้นกราฟสะสมซึ่งเป็นความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมพร้อมทั้งสมการถดถอยเชิงเส้น ซึ่งโดยเบื้องต้นนี้ยังไม่คำนึงถึงค่า PCE

ตารางที่ 4.3 เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCE ของชุดข้อมูลที่ 2

คันที่	ประเภทของรถ	วินาทีที่ผ่านเส้นอ้างอิง
1	รถยนต์นั่ง	0.00
2	รถยนต์นั่ง	2.87
3	รถตู้	4.36
4	รถยนต์นั่ง	8.08
5	รถยนต์นั่ง	9.88
6	รถกระบะ	12.44
7	รถกระบะ	15.20
8	รถยนต์นั่ง	17.85





ภาพที่ 4.5 เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 2

จากการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้ค่าความชันของเส้นกราฟเท่ากับ 0.3936 โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.9964 ซึ่งหมายถึงได้ค่าการไหลอิมิตัวของชุดข้อมูลนี้เท่ากับ 0.3936 veh/sec หรือเท่ากับ

$$0.3936 \times 3,600 = 1,417 \text{ vph}$$

จากนั้นทำการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจนครบทั้ง 31 ชุดข้อมูล ซึ่งได้ผลการวิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 4.4

ตารางที่ 4.4 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.

ลาดพร้าว หน้าซอย 103

ชุดข้อมูล ที่	รถแก่ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
1	4	0	4	0	8	20.19	1,221
2	5	1	2	0	8	17.85	1,417
3	2	0	4	0	6	13.71	1,298
4	4	0	4	0	8	19.02	1,358
5	2	0	4	0	6	12.22	1,454
6	4	0	2	0	6	12.81	1,385
7	6	0	4	0	10	23.13	1,398



ตารางที่ 4.4 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.

ลาดพร้าว หน้าซอย 103 (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
8	4	0	6	0	10	25.19	1,313
9	0	1	5	0	6	16.04	1,137
10	6	0	1	0	7	16.61	1,262
11	5	0	2	0	7	14.47	1,489
12	7	1	0	0	8	16.37	1,485
13	3	0	3	0	6	14.25	1,244
14	4	0	1	0	5	13.93	1,037
15	3	1	2	0	6	15.97	1,113
16	4	0	3	0	7	16.08	1,342
17	4	0	2	0	6	13.86	1,315
18	5	0	1	0	6	12.69	1,386
19	2	0	5	0	7	14.51	1,499
20	5	0	1	0	6	12.56	1,444
21	6	0	1	0	7	14.71	1,431
22	5	0	1	0	6	13.69	1,330
23	3	0	3	0	6	14.48	1,259
24	5	0	1	0	6	11.84	1,500
25	3	1	4	0	8	16.48	1,579
26	3	1	2	0	6	13.28	1,354
27	7	0	0	0	7	14.49	1,484
28	7	0	2	0	9	21.14	1,400
29	6	0	1	0	7	14.23	1,548
30	4	0	2	0	6	13.04	1,385
31	3	0	4	0	7	15.02	1,448

ซึ่งจากตารางที่ 4.4 พบว่าค่าเฉลี่ยเลขคณิตของข้อมูลทั้งหมดคือ 1,371.6 คัน/ชั่วโมง และมีส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานคือ 126.9 คัน/ชั่วโมง และจากการหาสัมประสิทธิ์ของสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้

$$t_1 = 2.20 \text{ วินาที}, t_2 = 2.41 \text{ วินาที}, t_3 = 2.55 \text{ วินาที}$$

โดยที่จุดกลับรถจุดนี้ไม่มีรถสามล้อเครื่อง  
โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.8424

โดยให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 1 เท่ากับ 1.00 ดังนั้นจะได้

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ เท่ากับ  $2.41/2.20 = 1.10$
- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะ เท่ากับ  $2.55/2.20 = 1.16$

ซึ่งสามารถวิเคราะห์ได้ว่า ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้และรถกระบะมีค่ามากกว่าจุดกลับรถจุดอื่น เนื่องจากจุดกลับรถจุดนี้มีค่า  $R^2$  และค่า  $W_1$  ค่อนข้างน้อย จึงทำให้รถตู้และรถกระบะใช้เวลาในการกลับรถมากกว่าจุดกลับรถจุดอื่น

#### 4.3 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 103 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก)

จุดกลับรถจุดนี้เป็นจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟควบคุมรถที่สวนมาซึ่งอยู่บนถนนลาดพร้าว บริเวณหน้าซอยลาดพร้าว 103 และไม่อยู่ใต้สะพานข้ามทางแยก ซึ่งจุดกลับรถจุดนี้มีปริมาณการจราจรทั้ง 2 ทิศทาง และปริมาณรถที่ต้องการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล โดยมีทิศทางของรถก่อนที่จะทำการกลับรถวิ่งมุ่งหน้าทิศตะวันออก ดังแสดงในภาพที่ 4.6



ภาพที่ 4.6 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 103 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก)

#### 4.3.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันออกมีจำนวน 4 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 2.95 เมตร ยกเว้นช่องทางรถกลับรถกว้าง 2.30 เมตร
- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันตกมีจำนวน 3 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 2.75 เมตร
- ความกว้างของช่องทางเลี้ยวกลับรถ ( $W_1$ ) เท่ากับ 3.00 เมตร
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ ) เท่ากับ 0.70 เมตร
- ความกว้างของช่องทางรอลีี้ยว ( $R'_1$ ) เท่ากับ 2.30 เมตร
- ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ( $R'_2$ ) เท่ากับ 8.25 เมตรซึ่งประกอบด้วยช่องทางจราจร 3 ช่องทาง กว้างช่องทางละ 2.75 เมตร

#### 4.3.2 การเก็บข้อมูลการจราจร

ทำการเก็บข้อมูลการจราจรเมื่อวันอังคารที่ 11 กุมภาพันธ์ พ.ศ. 2553 เวลา 15:10–16:20น. โดยมีสภาพอากาศปลอดโปร่งไม่มีผลกระทบต่อการเก็บข้อมูล มีปริมาณรถทำการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล สภาพการจราจรไม่ติดขัดมากจึงไม่เป็นอุปสรรคต่อการเก็บข้อมูล ซึ่งจากการเก็บข้อมูลเป็นเวลาประมาณ 1 ชั่วโมง ทำให้ได้ข้อมูลที่มีเงื่อนไขตรงตามที่กำหนดจำนวน 23 ชุดข้อมูล

#### 4.3.3 การวิเคราะห์ข้อมูล

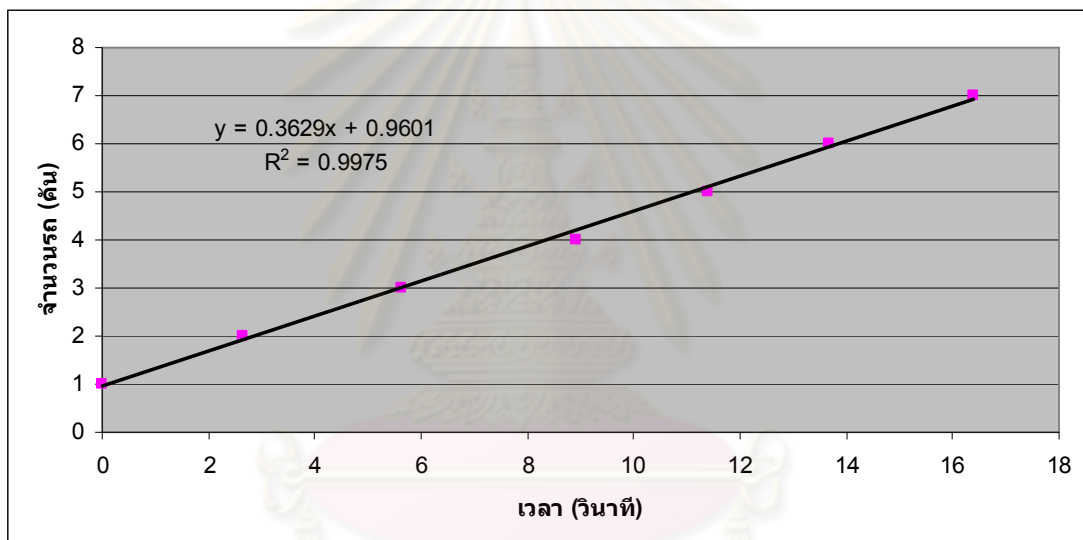
จากการเก็บข้อมูลได้จำนวน 23 ชุดข้อมูล ผู้วิจัยได้นำตัวอย่างข้อมูลของชุดข้อมูลที่ 4 ซึ่งมีรถจำนวน 7 คัน มาแสดง ซึ่งตารางที่ 4.5 เป็นข้อมูลเวลาที่รถแต่ละคันผ่านเส้นอ้างอิงที่กำหนดไว้ และภาพที่ 4.7 แสดงเส้นกราฟสะสมซึ่งเป็นความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมพร้อมทั้งสมการถดถอยเชิงเส้น ซึ่งโดยเบื้องต้นนี้ยังไม่คำนึงถึงค่า PCE

จากการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้ค่าความชันของเส้นกราฟเท่ากับ 0.3629 โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.9975 ซึ่งหมายถึงได้ค่าการไหลอิมิตัวของชุดข้อมูลนี้เท่ากับ 0.3629 veh/sec หรือเท่ากับ

$$0.3629 \times 3,600 = 1,312 \text{ vph}$$

ตารางที่ 4.5 เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCE ของชุดข้อมูลที่ 4

คันที่	ประเภทของรถ	วินาทีที่ผ่านเส้นอ้างอิง
1	รถยนต์นั่ง	0.00
2	รถยนต์นั่ง	2.65
3	รถยนต์นั่ง	5.63
4	รถยนต์นั่ง	8.90
5	รถยนต์นั่ง	11.41
6	รถกระบะ	13.66
7	รถกระบะ	16.39



ภาพที่ 4.7 เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 4

จากนั้นทำการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจนครบทั้ง 23 ชุดข้อมูล ซึ่งได้ผลการวิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 4.6

ซึ่งจากตารางที่ 4.6 พบว่าค่าเฉลี่ยเลขคณิตของข้อมูลทั้งหมดคือ 1,242.7 คัน/ชั่วโมง และมีส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานคือ 104.9 คัน/ชั่วโมง และจากการหาสัมประสิทธิ์ของสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้

ตารางที่ 4.6 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.

ลาดพร้าว หน้าซอย 103

ชุดข้อมูล ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
1	4	1	0	0	5	12.26	1,150
2	4	0	3	0	7	17.48	1,227
3	4	0	1	0	5	10.59	1,312
4	5	0	2	0	7	16.39	1,306
5	5	0	3	0	8	20.80	1,194
6	3	0	2	0	5	10.27	1,417
7	5	0	2	0	7	17.92	1,166
8	4	0	1	0	5	11.99	1,203
9	6	0	2	0	8	18.62	1,382
10	5	0	1	0	6	14.33	1,271
11	3	0	4	0	7	18.93	1,086
12	3	0	4	0	7	17.28	1,248
13	5	0	1	0	6	12.66	1,402
14	4	0	3	0	7	17.84	1,185
15	4	1	0	0	5	10.82	1,325
16	3	0	3	0	6	15.18	1,187
17	3	0	3	0	6	13.32	1,324
18	3	0	2	0	5	11.16	1,301
19	4	0	3	0	7	17.25	1,220
20	3	1	3	0	7	17.17	1,238
21	2	0	5	0	7	16.48	1,307
22	4	0	2	0	6	18.74	950
23	3	0	3	0	6	14.66	1,225

$$t_1 = 2.82 \text{ วินาที}, t_2 = 2.95 \text{ วินาที}, t_3 = 2.98 \text{ วินาที}$$

โดยที่จุดกลับรถจุดนี้ไม่มีรถสามล้อเครื่อง

โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.8390

โดยให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 1 เท่ากับ 1.00 ดังนั้นจะได้

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ เท่ากับ  $2.95/2.82 = 1.05$



- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะ เท่ากับ  $2.98/2.82 = 1.06$

ซึ่งสามารถวิเคราะห์ได้ว่าค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้มีค่าน้อยกว่าจุดกลับรถจุดอื่น ซึ่งเนื่องมาจากจำนวนรถตู้ของจุดกลับรถจุดนี้มีจำนวนน้อย จึงทำให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลที่วิเคราะห์ได้นั้นเกิดความคลาดเคลื่อนได้ ส่วนค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะมีค่าน้อยกว่าจุดกลับรถจุดอื่นเล็กน้อย ซึ่งอาจเนื่องมาจากความคลาดเคลื่อนในการเก็บข้อมูล

#### 4.4 จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามอินทรา หน้าซอย 14 (ซอยมัธยม) (รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก)

จุดกลับรถจุดนี้เป็นจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟควบคุมรถที่สวนมาซึ่งอยู่บนถนนรามอินทรา บริเวณหน้าซอยรามอินทรา 14 (ซอยมัธยม) และไม่อยู่ใต้สะพานข้ามทางแยก ซึ่งจุดกลับรถจุดนี้มีปริมาณการจราจรทั้ง 2 ทิศทาง และปริมาณรถที่ต้องการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล โดยมีทิศทางของรถก่อนที่จะทำการกลับรถวิ่งมุ่งหน้าทิศตะวันออก ดังแสดงในภาพที่ 4.8



ภาพที่ 4.8 จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามอินทรา หน้าซอย 14 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก)



#### 4.4.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันออกมีจำนวน 5 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.50 เมตร ยกเว้นช่องทางรถกลับรถกว้าง 3.25 เมตร
- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันตกมีจำนวน 4 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.50 เมตร
- ความกว้างของช่องทางเลี้ยวกลับรถ ( $W_1$ ) เท่ากับ 9.50 เมตร
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ ) เท่ากับ 2.50 เมตร
- ความกว้างของช่องทางรอลีี้ยว ( $R'_1$ ) เท่ากับ 3.25 เมตร
- ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ( $R'_2$ ) เท่ากับ 14.00 เมตร ซึ่งประกอบด้วยช่องทางจราจร 4 ช่องทาง กว้างช่องทางละ 3.50 เมตร

#### 4.4.2 การเก็บข้อมูลการจราจร

ทำการเก็บข้อมูลการจราจรเมื่อวันที่ 14 พฤษภาคม พ.ศ. 2553 เวลา 13:25–14:25น. โดยมีสภาพอากาศปลอดโปร่งไม่มีผลกระทบต่อการเก็บข้อมูล มีปริมาณรถทำการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล สภาพการจราจรไม่ติดขัดมากจึงไม่เป็นอุปสรรคต่อการเก็บข้อมูล ซึ่งจากการเก็บข้อมูลเป็นเวลาประมาณ 1 ชั่วโมง ทำให้ได้ข้อมูลที่มีเงื่อนไขตรงตามที่กำหนดจำนวน 25 ชุดข้อมูล

#### 4.4.3 การวิเคราะห์ข้อมูล

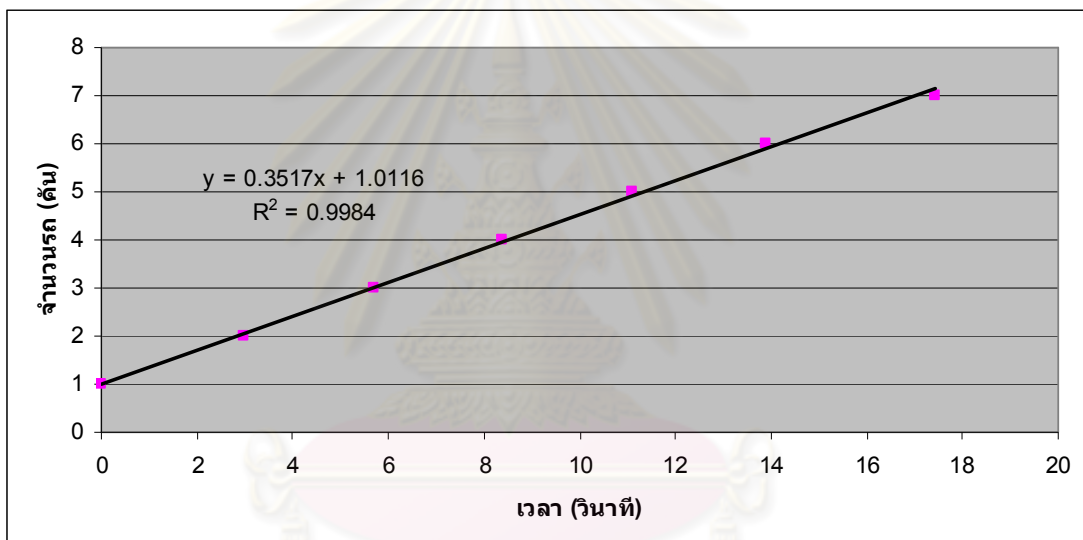
จากการเก็บข้อมูลได้จำนวน 25 ชุดข้อมูล ผู้วิจัยได้นำตัวอย่างข้อมูลของชุดข้อมูลที่ 3 ซึ่งมีรถจำนวน 7 คัน มาแสดง ซึ่งตารางที่ 4.7 เป็นข้อมูลเวลาที่รถแต่ละคันผ่านเส้นอ้างอิงที่กำหนดไว้ และภาพที่ 4.9 แสดงเส้นกราฟสะสมซึ่งเป็นความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมพร้อมทั้งสมการถดถอยเชิงเส้น ซึ่งโดยเบื้องต้นนี้ยังไม่คำนึงถึงค่า PCE

จากการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้ค่าความชันของเส้นกราฟเท่ากับ 0.3517 โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.9984 ซึ่งหมายถึงได้ค่าการไหลอิมิตัวของชุดข้อมูลนี้เท่ากับ 0.3517 veh/sec หรือเท่ากับ

$$0.3517 \times 3,600 = 1,266 \text{ vph}$$

ตารางที่ 4.7 เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCE ของชุดข้อมูลที่ 3

คันที่	ประเภทของรถ	วินาทีที่ผ่านเส้นอ้างอิง
1	รถยนต์นั่ง	0.00
2	รถยนต์นั่ง	2.99
3	รถยนต์นั่ง	5.69
4	รถยนต์นั่ง	8.39
5	รถกระบะ	11.09
6	รถกระบะ	13.89
7	รถกระบะ	17.43



ภาพที่ 4.9 เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 3

จากนั้นทำการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจนครบทั้ง 25 ชุดข้อมูล ซึ่งได้ผลการวิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 4.8

ซึ่งจากตารางที่ 4.8 พบว่าค่าเฉลี่ยเลขคณิตของข้อมูลทั้งหมดคือ 1,258.8 คัน/ชั่วโมง และมีส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานคือ 145.0 คัน/ชั่วโมง และจากการหาสัมประสิทธิ์ของสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้

ตารางที่ 4.8 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.รามอินทรา หน้าซอย 14

ชุดข้อมูล ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
1	2	0	3	0	5	11.32	1,264
2	3	0	2	0	5	11.32	1,232
3	4	0	3	0	7	17.43	1,266
4	3	0	2	0	5	11.41	1,244
5	2	0	4	0	6	18.05	979
6	4	0	1	0	5	10.26	1,407
7	3	0	2	0	5	10.32	1,403
8	4	0	1	0	5	11.94	1,188
9	4	0	2	0	6	14.39	1,229
10	4	0	1	0	5	9.14	1,562
11	3	0	2	0	5	11.36	1,251
12	4	0	1	0	5	9.95	1,394
13	4	0	2	0	6	15.52	1,142
14	3	0	2	0	5	12.63	1,084
15	4	0	1	0	5	9.89	1,444
16	3	0	2	0	5	9.52	1,549
17	6	0	0	0	6	12.40	1,444
18	2	0	3	0	5	11.90	1,203
19	2	0	4	0	6	13.67	1,311
20	5	0	0	0	5	12.41	1,164
21	4	0	3	0	7	18.34	1,143
22	3	0	2	0	5	12.01	1,182
23	3	1	2	0	6	16.31	1,085
24	2	0	4	0	6	15.02	1,182
25	4	0	2	0	6	14.48	1,251

$t_1 = 3.16$  วินาที,  $t_2 = 5.09$  วินาที,  $t_3 = 3.68$  วินาที

โดยที่จุดกลับรถจุดนี้ไม่มีรถสามล้อเครื่อง

โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.8297

โดยให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 1 เท่ากับ 1.00 ดังนั้นจะได้

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ เท่ากับ  $5.09/3.16 = 1.61$
- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะ เท่ากับ  $3.68/3.16 = 1.17$

ซึ่งสามารถวิเคราะห์ได้ว่า ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ นั้นมากกว่า เกณฑ์ที่เหมาะสม ซึ่งเนื่องมาจากจำนวนรถตู้ของจุดกลับรถจุดนี้มีจำนวนน้อย จึงทำให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลที่วิเคราะห์ได้นั้นเกิดความคลาดเคลื่อนได้ ส่วนค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะนั้นอยู่ในเกณฑ์ที่เหมาะสม

#### 4.5 จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามอินทรา หน้าเซ็นทรัลรามอินทรา (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก)

จุดกลับรถจุดนี้เป็นจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟควบคุมรถที่สวนมาซึ่งอยู่บนถนนรามอินทรา บริเวณหน้าเซ็นทรัลรามอินทรา และไม่อยู่ใต้สะพานข้ามทางแยก ซึ่งจุดกลับรถจุดนี้มีปริมาณการจราจรทั้ง 2 ทิศทาง และปริมาณรถที่ต้องการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล โดยมีทิศทางของรถก่อนที่จะทำการกลับรถวิ่งมุ่งหน้าทิศตะวันตก ดังแสดงในภาพที่ 4.10

##### 4.5.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันตกมีจำนวน 5 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.30 เมตร ยกเว้นช่องทางรถกลับรถกว้าง 2.55 เมตร
- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันออกมีจำนวน 4 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.30 เมตร
- ความกว้างของช่องทางเลี้ยวกลับรถ ( $W_1$ ) เท่ากับ 9.00 เมตร
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ ) เท่ากับ 1.45 เมตร
- ความกว้างของช่องทางรอลี้ยว ( $R'_1$ ) เท่ากับ 2.55 เมตร
- ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ( $R'_2$ ) เท่ากับ 13.20 เมตร ซึ่งประกอบด้วยช่องทางจราจร 4 ช่องทาง กว้างช่องทางละ 3.30 เมตร



ภาพที่ 4.10 จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามอินทรา หน้าเซ็นทรัลรามอินทรา (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก)

#### 4.5.2 การเก็บข้อมูลการจราจร

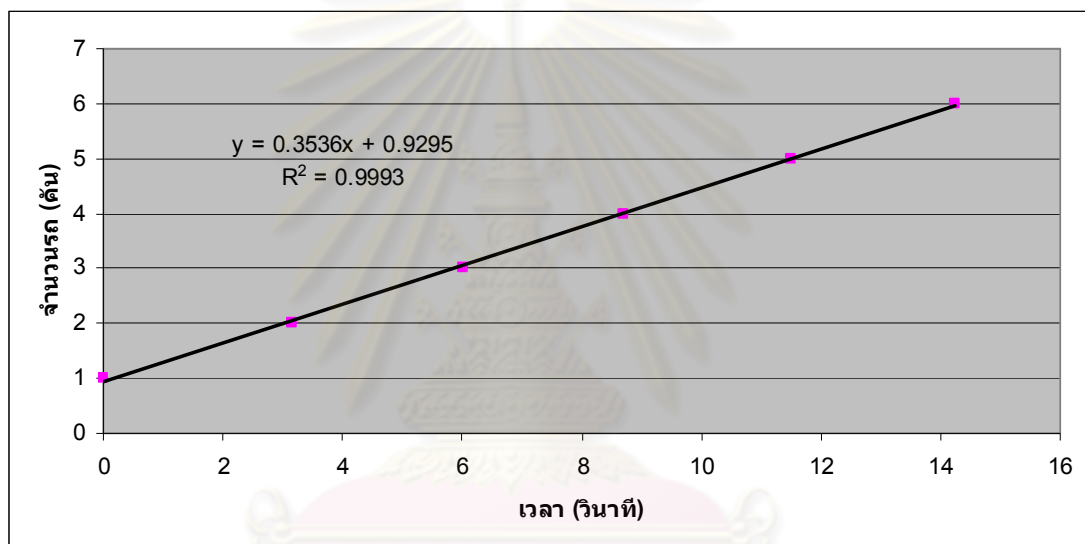
ทำการเก็บข้อมูลการจราจรเมื่อวันที่ 23 สิงหาคม พ.ศ. 2553 เวลา 15:30–15:55น. และวันศุกร์ที่ 17 กันยายน พ.ศ. 2553 เวลา 14:15-15:50น. โดยมีสภาพอากาศปลอดโปร่งไม่มีผลกระทบต่อการเก็บข้อมูล มีปริมาณรถทำการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล สภาพการจราจรไม่ติดขัดมากจึงไม่เป็นอุปสรรคต่อการเก็บข้อมูล ซึ่งจากการเก็บข้อมูลเป็นเวลาประมาณ 2 ชั่วโมง ทำให้ได้ข้อมูลที่มีเงื่อนไขตรงตามที่กำหนดจำนวน 23 ชุดข้อมูล

#### 4.5.3 การวิเคราะห์ข้อมูล

จากการเก็บข้อมูลได้จำนวน 23 ชุดข้อมูล ผู้วิจัยได้นำตัวอย่างข้อมูลของชุดข้อมูลที่ 17 ซึ่งมีรถจำนวน 6 คัน มาแสดง ซึ่งตารางที่ 4.9 เป็นข้อมูลเวลาที่รถแต่ละคันผ่านเส้นอ้างอิงที่กำหนดไว้ และภาพที่ 4.11 แสดงเส้นกราฟสะสมซึ่งเป็นความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมพร้อมทั้งสมการถดถอยเชิงเส้น ซึ่งโดยเบื้องต้นนี้ยังไม่คำนึงถึงค่า PCE

ตารางที่ 4.9 เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 17

คันที่	ประเภทของรถ	วินาทีที่ผ่านเส้นอ้างอิง
1	รถยนต์นั่ง	0.00
2	รถยนต์นั่ง	3.15
3	รถกระบะ	6.03
4	รถยนต์นั่ง	8.70
5	รถยนต์นั่ง	11.50
6	รถยนต์นั่ง	14.24



ภาพที่ 4.11 เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 17

จากการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้ค่าความชันของเส้นกราฟเท่ากับ 0.3536 โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.9993 ซึ่งหมายถึงได้ค่าการไหลอิมิตัวของชุดข้อมูลนี้เท่ากับ 0.3536 veh/sec หรือเท่ากับ

$$0.3536 \times 3,600 = 1,273 \text{ vph}$$

จากนั้นทำการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจนครบทั้ง 23 ชุดข้อมูล ซึ่งได้ผลการวิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 4.10



ตารางที่ 4.10 ค่าการไหลอิมิต์วทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.รามอินทรา หน้าเซ็นทรัลรามอินทรา

ชุดข้อมูล ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิต์ว (vph)
1	4	0	1	0	5	13.61	1,077
2	2	0	3	0	5	11.05	1,302
3	5	0	0	0	5	12.34	1,133
4	3	0	3	0	6	14.15	1,260
5	3	0	2	0	5	9.21	1,565
6	3	0	1	0	4	9.51	1,136
7	3	1	2	0	6	13.64	1,299
8	4	0	2	0	6	14.44	1,265
9	2	0	2	0	4	9.73	1,114
10	4	0	1	0	5	11.08	1,300
11	2	0	2	0	4	8.09	1,344
12	3	1	0	0	4	8.34	1,283
13	4	0	1	0	5	10.86	1,349
14	2	0	3	0	5	10.04	1,385
15	0	0	5	0	5	10.60	1,354
16	4	0	0	0	4	6.60	1,657
17	5	0	1	0	6	14.24	1,273
18	5	0	1	0	6	14.39	1,215
19	4	0	0	0	4	7.06	1,525
20	5	1	2	0	8	17.98	1,375
21	2	0	2	0	4	7.65	1,381
22	5	0	0	0	5	9.92	1,467
23	6	0	0	0	6	13.40	1,346

ซึ่งจากตารางที่ 4.10 พบว่าค่าเฉลี่ยเลขคณิตของข้อมูลทั้งหมดคือ 1,321.4 คัน/ชั่วโมง และมีส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานคือ 142.1 คัน/ชั่วโมง และจากการหาสัมประสิทธิ์ของสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้

$$t_1 = 2.77 \text{ วินาที}, t_2 = 2.28 \text{ วินาที}, t_3 = 2.72 \text{ วินาที}$$

โดยที่จุดกลับรถจุดนี้ไม่มีรถสามล้อเครื่อง  
โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.8651

โดยให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 1 เท่ากับ 1.00 ดังนั้นจะได้

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ เท่ากับ  $2.28/2.77 = 0.82$
- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะ เท่ากับ  $2.72/2.77 = 0.98$

ซึ่งสามารถวิเคราะห์ได้ว่า ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้มีค่าน้อยกว่าเกณฑ์ที่เหมาะสม ซึ่งเนื่องมาจากจำนวนรถตู้ของจุดกลับรถจุดนี้มีจำนวนน้อย จึงทำให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลที่วิเคราะห์ได้นั้นเกิดความคลาดเคลื่อนได้ ส่วนค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะก็มีค่าน้อยกว่าเกณฑ์ที่เหมาะสมเช่นกัน ซึ่งอาจเนื่องมาจากความคลาดเคลื่อนในการเก็บข้อมูล

#### 4.6 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 112 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก)

จุดกลับรถจุดนี้เป็นจุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยกซึ่งอยู่บนถนนลาดพร้าว บริเวณหน้าซอยลาดพร้าว 112 และไม่อยู่ได้สะพานข้ามทางแยก ซึ่งจุดกลับรถจุดนี้ มีปริมาณการจราจรทั้ง 2 ทิศทาง และปริมาณรถที่ต้องการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล โดยมีทิศทางของรถก่อนที่จะทำการกลับรถวิ่งมุ่งหน้าทิศตะวันออก ดังแสดงในภาพที่ 4.12



ภาพที่ 4.12 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 112(รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก)

#### 4.6.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันออกมีจำนวน 4 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.00 เมตร ยกเว้นช่องทางรถกลับรถกว้าง 2.35 เมตร
- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันตกมีจำนวน 3 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 2.95 เมตร
- ความกว้างของช่องทางเลี้ยวกลับรถ ( $W_1$ ) เท่ากับ 4.20 เมตร
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ ) เท่ากับ 0.70 เมตร
- ความกว้างของช่องทางรอลีี้ยว ( $R'_1$ ) เท่ากับ 2.35 เมตร
- ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ( $R'_2$ ) เท่ากับ 8.85 เมตร ซึ่งประกอบด้วยช่องทางจราจร 3 ช่องทาง กว้างช่องทางละ 2.95 เมตร

#### 4.6.2 การเก็บข้อมูลการจราจร

ทำการเก็บข้อมูลการจราจรเมื่อวันที่ 14 พฤษภาคม พ.ศ. 2553 เวลา 15:15–16:05น. โดยมีสภาพอากาศปลอดโปร่งไม่มีผลกระทบต่อการเก็บข้อมูล มีปริมาณรถทำการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล สภาพการจราจรไม่ติดขัดมากจึงไม่เป็นอุปสรรคต่อการเก็บข้อมูล ซึ่งจากการเก็บข้อมูลเป็นเวลาประมาณ 1 ชั่วโมง ทำให้ได้ข้อมูลที่มีเงื่อนไขตรงตามที่กำหนดจำนวน 21 ชุดข้อมูล

#### 4.6.3 การวิเคราะห์ข้อมูล

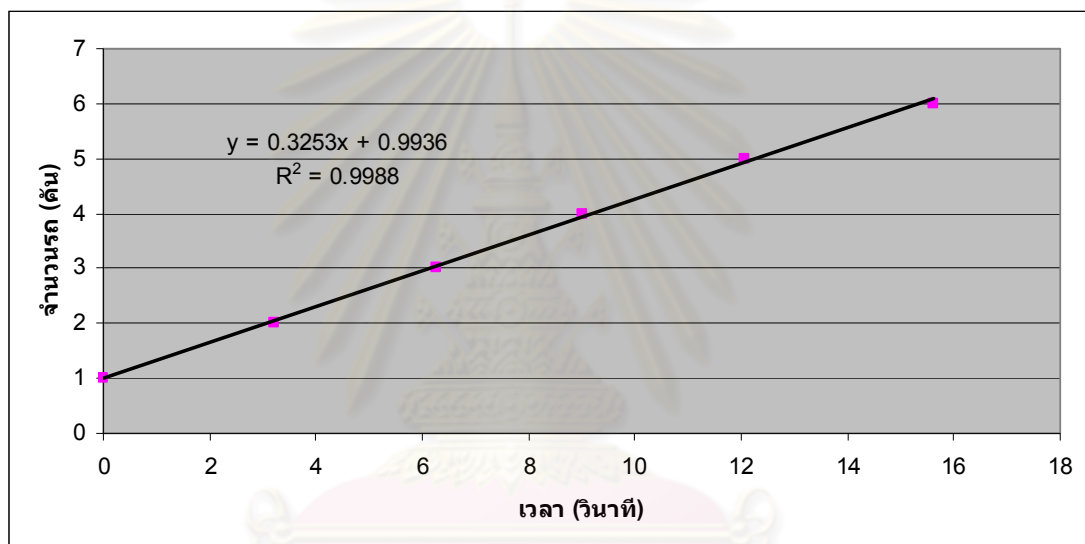
จากการเก็บข้อมูลได้จำนวน 21 ชุดข้อมูล ผู้วิจัยได้นำตัวอย่างข้อมูลของชุดข้อมูลที่ 9 ซึ่งมีรถจำนวน 6 คัน มาแสดง ซึ่งตารางที่ 4.11 เป็นข้อมูลเวลาที่รถแต่ละคันผ่านเส้นอ้างอิงที่กำหนดไว้ และภาพที่ 4.13 แสดงเส้นกราฟสะสมซึ่งเป็นความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมพร้อมทั้งสมการถดถอยเชิงเส้น ซึ่งโดยเบื้องต้นนี้ยังไม่คำนึงถึงค่า PCE

จากการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้ค่าความชันของเส้นกราฟเท่ากับ 0.3253 โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.9988 ซึ่งหมายถึงได้ค่าการไหลอิมิตัวของชุดข้อมูลนี้เท่ากับ 0.3253 veh/sec หรือเท่ากับ

$$0.3253 \times 3,600 = 1,171 \text{ vph}$$

ตารางที่ 4.11 เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 9

คันที่	ประเภทของรถ	วินาทีที่ผ่านเส้นอ้างอิง
1	รถกระบะ	0.00
2	รถกระบะ	3.22
3	รถยนต์นั่ง	6.28
4	รถยนต์นั่ง	9.02
5	รถยนต์นั่ง	12.08
6	รถยนต์นั่ง	15.63



ภาพที่ 4.13 เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 9

จากนั้นทำการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจนครบทั้ง 21 ชุดข้อมูล ซึ่ง

ได้ผลการวิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 4.12

ตารางที่ 4.12 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.

ลาดพร้าว หน้าซอย 112

ชุดข้อมูลที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถกระบะ	รถสามล้อเครื่อง	จำนวนรถรวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหลอิมิตัว (vph)
1	2	0	3	0	5	10.93	1,281
2	2	0	3	0	5	10.75	1,339
3	4	0	1	0	5	12.47	1,156

ตารางที่ 4.12 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.

ลาดพร้าว หน้าซอย 112 (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
4	2	0	3	0	5	13.63	1,075
5	4	0	2	0	6	14.74	1,227
6	2	0	3	0	5	16.54	868
7	4	0	1	0	5	11.53	1,269
8	3	0	2	0	5	12.13	1,174
9	4	0	2	0	6	15.63	1,171
10	4	0	3	0	7	19.24	1,116
11	3	0	2	0	5	13.60	1,061
12	3	0	2	0	5	12.49	1,157
13	3	0	2	0	5	13.39	1,052
14	4	0	1	0	5	11.80	1,238
15	3	0	2	0	5	12.49	1,139
16	7	0	1	0	8	20.07	1,293
17	5	1	0	0	6	15.17	1,194
18	3	0	2	0	5	10.04	1,472
19	4	0	1	0	5	11.22	1,274
20	4	1	0	0	5	10.67	1,348
21	3	0	2	0	5	13.03	1,083

ซึ่งจากตารางที่ 4.12 พบว่าค่าเฉลี่ยเลขคณิตของข้อมูลทั้งหมดคือ 1,191.5 คัน/ชั่วโมง และมีส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานคือ 129.9 คัน/ชั่วโมง และจากการหาสัมประสิทธิ์ของสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้

$$t_1 = 2.92 \text{ วินาที}, t_2 = 3.39 \text{ วินาที}, t_3 = 3.62 \text{ วินาที}$$

โดยที่จุดกลับรถจุดนี้ไม่มีรถสามล้อเครื่อง

โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.7689

โดยให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์หนึ่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 1 เท่ากับ 1.00 ดังนั้นจะได้

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์หนึ่งส่วนบุคคลของรถตู้ เท่ากับ  $3.39/2.92 = 1.16$



- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะ เท่ากับ  $3.62/2.92 = 1.24$

ซึ่งสามารถวิเคราะห์ได้ว่าค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ไม่สามารถนำมาสรุปผลได้ เนื่องจากจำนวนรถตู้ของจุดกลับรถจุดนี้มีจำนวนน้อย จึงทำให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลที่วิเคราะห์ได้นั้นเกิดความคลาดเคลื่อนได้ ส่วนค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะมีค่ามากกว่าจุดกลับรถจุดอื่น เนื่องจากจุดกลับรถจุดนี้มีค่า  $R'_1$ , ค่า  $R'_2$  และค่า  $W_1$  ค่อนข้างน้อยจึงทำให้รถกระบะใช้เวลาในการกลับรถมากกว่าจุดกลับรถจุดอื่น

#### 4.7 จุดกลับรถบริเวณ ทรามคำแหง หน้าซอย 118 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก)

จุดกลับรถจุดนี้เป็นจุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยกซึ่งอยู่บนถนนรามคำแหง บริเวณหน้าซอยรามคำแหง 118 และไม่อยู่ใต้สะพานข้ามทางแยก ซึ่งจุดกลับรถจุดนี้มีปริมาณการจราจรทั้ง 2 ทิศทาง และปริมาณรถที่ต้องการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล โดยมีทิศทางของรถก่อนที่จะทำการกลับรถวิ่งมุ่งหน้าทิศตะวันออก ดังแสดงในภาพที่ 4.14

##### 4.7.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันออกมีจำนวน 4 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.30 เมตร ยกเว้นช่องทางรถกลับรถกว้าง 3.00 เมตร
- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันตกมีจำนวน 3 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.30 เมตร
- ความกว้างของช่องทางเลี้ยวกลับรถ ( $W_1$ ) เท่ากับ 3.10 เมตร
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ ) เท่ากับ 1.50 เมตร
- ความกว้างของช่องทางรอลีี้ยว ( $R'_1$ ) เท่ากับ 3.00 เมตร
- ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ( $R'_2$ ) เท่ากับ 9.90 เมตร ซึ่งประกอบด้วยช่องทางจราจร 3 ช่องทาง กว้างช่องทางละ 3.30 เมตร



ภาพที่ 4.14 จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามคำแหง หน้าซอย 118(รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก)

#### 4.7.2 การเก็บข้อมูลการจราจร

ทำการเก็บข้อมูลการจราจรเมื่อวันที่ 20 ตุลาคม พ.ศ. 2553 เวลา 12:45–14:10น. โดยมีสภาพอากาศปลอดโปร่งไม่มีผลกระทบต่อกรเก็บข้อมูล มีปริมาณรถทำการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล สภาพการจราจรไม่ติดขัดมากจึงไม่เป็นอุปสรรคต่อการเก็บข้อมูล ซึ่งจากการเก็บข้อมูลเป็นเวลาประมาณ 1 ชั่วโมง 30 นาที ทำให้ได้ข้อมูลที่มีเงื่อนไขตรงตามที่กำหนดจำนวน 23 ชุดข้อมูล

#### 4.7.3 การวิเคราะห์ข้อมูล

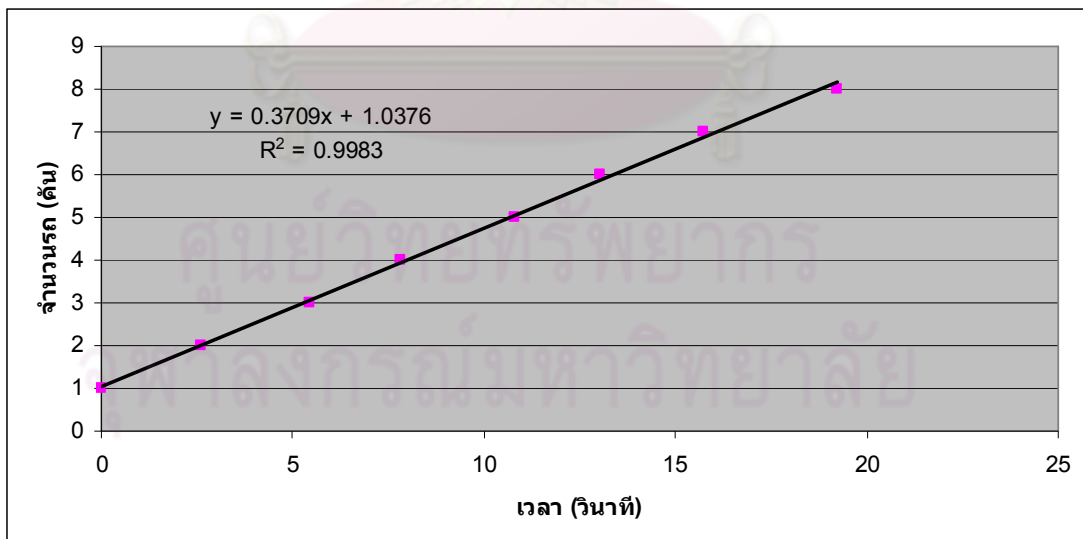
จากการเก็บข้อมูลได้จำนวน 23 ชุดข้อมูล ผู้วิจัยได้นำตัวอย่างข้อมูลของชุดข้อมูลที่ 22 ซึ่งมีรถจำนวน 8 คัน มาแสดง ซึ่งตารางที่ 4.13 เป็นข้อมูลเวลาที่รถแต่ละคันผ่านเส้นอ้างอิงที่กำหนดไว้ และภาพที่ 4.15 แสดงเส้นกราฟสะสมซึ่งเป็นความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมพร้อมทั้งสมการถดถอยเชิงเส้น ซึ่งโดยเบื้องต้นนี้ยังไม่คำนึงถึงค่า PCE

ตารางที่ 4.13 เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 22

คันที่	ประเภทของรถ	วินาทีที่ผ่านเส้นอ้างอิง
1	รถยนต์นั่ง	0.00
2	รถยนต์นั่ง	2.59
3	รถยนต์นั่ง	5.46
4	รถกระบะ	7.84
5	รถยนต์นั่ง	10.79
6	รถกระบะ	13.02
7	รถยนต์นั่ง	15.75
8	รถกระบะ	19.24

จากการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้ค่าความชันของเส้นกราฟเท่ากับ 0.3709 โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.9983 ซึ่งหมายถึงได้ค่าการไหลอิมิตัวของชุดข้อมูลนี้เท่ากับ 0.3709 veh/sec หรือเท่ากับ

$$0.3709 \times 3,600 = 1,335 \text{ vph}$$



ภาพที่ 4.15 เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 22

จากนั้นทำการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจนครบทั้ง 23 ชุดข้อมูล ซึ่งได้ผลการวิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 4.14

ตารางที่ 4.14 ค่าการไหลอิมิต์ทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.

รวมค่าแห่ง หน้าชอย 118

ชุดข้อมูล ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิต์ (vph)
1	4	0	1	0	5	13.22	1,066
2	2	1	1	0	4	8.90	1,210
3	4	0	1	0	5	12.63	1,103
4	4	0	0	0	4	9.39	1,162
5	2	0	3	0	5	12.67	1,168
6	4	0	1	0	5	8.88	1,614
7	4	1	1	0	6	14.40	1,299
8	1	0	5	0	6	12.01	1,515
9	2	0	3	0	5	10.78	1,349
10	4	0	2	0	6	14.72	1,211
11	3	0	2	0	5	11.77	1,222
12	2	0	4	0	6	15.90	1,100
13	3	0	2	0	5	14.21	1,022
14	2	1	1	0	4	9.57	1,121
15	2	0	2	0	4	8.64	1,241
16	3	0	2	0	5	15.30	948
17	2	0	3	0	5	10.62	1,348
18	3	0	1	0	4	6.74	1,621
19	3	0	3	0	6	17.03	1,071
20	2	0	3	0	5	11.97	1,221
21	5	0	3	0	8	19.24	1,335
22	4	0	1	0	5	10.22	1,399

ซึ่งจากตารางที่ 4.14 พบว่าค่าเฉลี่ยเลขคณิตของข้อมูลทั้งหมดคือ 1,257.4 คัน/ชั่วโมง และมีส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานคือ 187.6 คัน/ชั่วโมง และจากการหาสัมประสิทธิ์ของสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้

$t_1 = 2.86$  วินาที,  $t_2 = 3.20$  วินาที,  $t_3 = 2.79$  วินาที

โดยที่จุดกลับรถจุดนี้ไม่มีรถสามล้อเครื่อง

โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.7163

โดยให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 1 เท่ากับ 1.00 ดังนั้นจะได้

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ เท่ากับ  $3.20/2.86 = 1.12$
- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะ เท่ากับ  $2.79/2.86 = 0.98$

ซึ่งสามารถวิเคราะห์ได้ว่า ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้มีค่าอยู่ในเกณฑ์เหมาะสมซึ่งเนื่องมาจากจำนวนรถตู้ของจุดกลับรถจุดนี้มีจำนวนมากเพียงพอต่อการวิเคราะห์ข้อมูล ส่วนค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะมีค่าน้อยกว่าเกณฑ์ที่เหมาะสม ซึ่งอาจเนื่องมาจากความคลาดเคลื่อนในการเก็บข้อมูล

#### 4.8 จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามคำแหง หน้าซอย 118 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก)

จุดกลับรถจุดนี้เป็นจุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยกซึ่งอยู่บนถนนรามคำแหง บริเวณหน้าซอยรามคำแหง 118 และไม่อยู่ใต้สะพานข้ามทางแยก ซึ่งจุดกลับรถจุดนี้ มีปริมาณการจราจรทั้ง 2 ทิศทาง และปริมาณรถที่ต้องการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล โดยมีทิศทางของรถก่อนที่จะทำการกลับรถวิ่งมุ่งหน้าทิศตะวันตก ดังแสดงในภาพที่ 4.16

##### 4.8.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันตกมีจำนวน 4 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.30 เมตร ยกเว้นช่องทางรถกลับรถกว้าง 3.00 เมตร
- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันออกมีจำนวน 3 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.30 เมตร
- ความกว้างของช่องทางเลี้ยวกลับรถ ( $W_1$ ) เท่ากับ 3.10 เมตร
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ ) เท่ากับ 1.50 เมตร
- ความกว้างของช่องทางรถเดี่ยว ( $R_1$ ) เท่ากับ 3.00 เมตร
- ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ( $R_2$ ) เท่ากับ 9.90 เมตร ซึ่งประกอบด้วยช่องทางจราจร 3 ช่องทาง กว้างช่องทางละ 3.30 เมตร





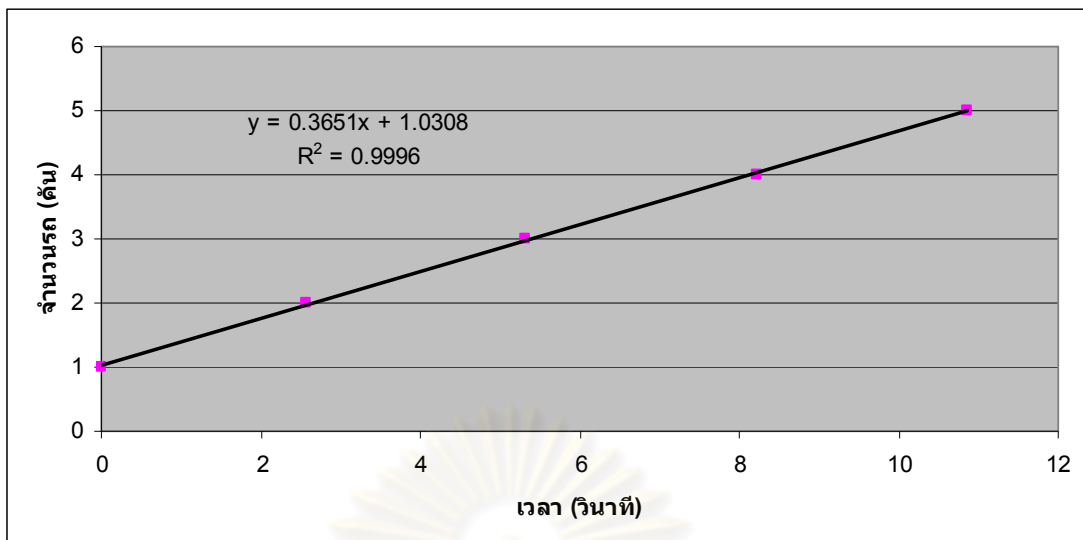
ภาพที่ 4.16 จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามคำแหง หน้าซอย 118(รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก)

#### 4.8.2 การเก็บข้อมูลการจราจร

ทำการเก็บข้อมูลการจราจรเมื่อวันที่ 20 ตุลาคม พ.ศ. 2553 เวลา 12:50–14:40น. โดยมีสภาพอากาศปลอดโปร่งไม่มีผลกระทบต่อการเก็บข้อมูล มีปริมาณรถทำการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล สภาพการจราจรไม่ติดขัดมากจึงไม่เป็นอุปสรรคต่อการเก็บข้อมูล ซึ่งจากการเก็บข้อมูลเป็นเวลาประมาณ 2 ชั่วโมง ทำให้ได้ข้อมูลที่มีเงื่อนไขตรงตามที่กำหนดจำนวน 23 ชุดข้อมูล

#### 4.8.3 การวิเคราะห์ข้อมูล

จากการเก็บข้อมูลได้จำนวน 23 ชุดข้อมูล ผู้วิจัยได้นำตัวอย่างข้อมูลของชุดข้อมูลที่ 10 ซึ่งมีรถจำนวน 5 คัน มาแสดง ซึ่งตารางที่ 4.15 เป็นข้อมูลเวลาที่รถแต่ละคันผ่านเส้นอ้างอิงที่กำหนดไว้ และภาพที่ 4.17 แสดงเส้นกราฟสะสมซึ่งเป็นความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมพร้อมทั้งสมการถดถอยเชิงเส้น ซึ่งโดยเบื้องต้นนี้ยังไม่คำนึงถึงค่า PCE



ภาพที่ 4.17 เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 10

จากการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้ค่าความชันของเส้นกราฟเท่ากับ 0.3651 โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.9996 ซึ่งหมายถึงได้ค่าการไหลอิมิตัวของชุดข้อมูลนี้เท่ากับ 0.3651 veh/sec หรือเท่ากับ

$$0.3651 \times 3,600 = 1,314 \text{ vph}$$

จากนั้นทำการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจนครบทั้ง 23 ชุดข้อมูล ซึ่งได้ผลการวิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 4.16

ตารางที่ 4.15 เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 10

คันที่	ประเภทของรถ	วินาทีที่ผ่านเส้นอ้างอิง
1	รถยนต์นั่ง	0.00
2	รถกระบะ	2.57
3	รถกระบะ	5.31
4	รถกระบะ	8.23
5	รถกระบะ	10.86

ตารางที่ 4.16 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.

รวมค่าแห่ง หน้าซอย 118

ชุดข้อมูล ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
1	1	0	4	0	5	12.83	1,126
2	2	0	3	0	5	10.93	1,320
3	2	0	3	0	5	10.14	1,417
4	2	0	2	0	4	7.95	1,358
5	2	0	2	0	4	8.20	1,319
6	1	0	4	0	5	12.39	1,175
7	2	0	3	0	5	13.33	1,088
8	3	0	2	0	5	13.55	1,079
9	3	0	2	0	5	15.45	932
10	1	0	4	0	5	10.86	1,314
11	1	0	3	0	4	6.82	1,585
12	3	0	2	0	5	10.73	1,314
13	1	0	4	0	5	9.89	1,466
14	4	0	1	0	5	10.79	1,359
15	3	0	1	0	4	9.96	1,065
16	2	0	3	0	5	13.89	1,009
17	3	1	1	0	5	13.21	1,085
18	2	0	2	0	4	7.19	1,509
19	1	0	4	0	5	10.49	1,379
20	1	0	3	0	4	9.30	1,160
21	1	0	4	0	5	11.60	1,249
22	0	0	5	0	5	17.05	824
23	4	0	0	0	4	8.31	1,300

ซึ่งจากตารางที่ 4.16 พบว่าค่าเฉลี่ยเลขคณิตของข้อมูลทั้งหมดคือ 1,230.3 คัน/ชั่วโมง และมีส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานคือ 190.3 คัน/ชั่วโมง และจากการหาสัมประสิทธิ์ของสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้

$$t_1 = 3.91 \text{ วินาที}, t_2 = 5.03 \text{ วินาที}, t_3 = 3.99 \text{ วินาที}$$

โดยที่จุดกลับรถจุดนี้ไม่มีรถสามล้อเครื่อง

โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.5461

โดยให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 1 เท่ากับ 1.00 ดังนั้นจะได้

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ เท่ากับ  $5.03/3.91 = 1.29$
- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะ เท่ากับ  $3.99/3.91 = 1.02$

ซึ่งสามารถวิเคราะห์ได้ว่า ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้มีค่ากว่าจุดกลับรถจุดอื่น ซึ่งเนื่องมาจากจำนวนรถตู้ของจุดกลับรถจุดนี้มีจำนวนน้อย จึงทำให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลที่วิเคราะห์ได้นั้นเกิดความคลาดเคลื่อนได้ ส่วนค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะมีค่าน้อยกว่าจุดกลับรถจุดอื่น ซึ่งอาจเนื่องมาจากความคลาดเคลื่อนในการเก็บข้อมูล

#### 4.9 จุดกลับรถบริเวณ ถ.กิ่งแก้ว หน้าซอย 21 (รถมุ่งหน้าทิศใต้)

จุดกลับรถจุดนี้เป็นจุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยกซึ่งอยู่บนถนนกิ่งแก้ว บริเวณหน้าซอยกิ่งแก้ว 21 และไม่อยู่ได้สะพานข้ามทางแยก ซึ่งจุดกลับรถจุดนี้มีปริมาณการจราจรทั้ง 2 ทิศทาง และปริมาณรถที่ต้องการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล โดยมีทิศทางของรถก่อนที่จะทำการกลับรถวิ่งมุ่งหน้าทิศใต้ ดังแสดงในภาพที่ 4.18

##### 4.9.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันตกมีจำนวน 5 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.50 เมตร ยกเว้นช่องทางรถกลับรถกว้าง 3.75 เมตร
- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันออกมีจำนวน 4 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.50 เมตร
- ความกว้างของช่องทางเลี้ยวกลับรถ ( $W_1$ ) เท่ากับ 8.00 เมตร
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ ) เท่ากับ 0.80 เมตร
- ความกว้างของช่องทางรถเลี้ยว ( $R_1$ ) เท่ากับ 3.75 เมตร
- ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ( $R_2$ ) เท่ากับ 14.00 เมตร ซึ่งประกอบด้วยช่องทางจราจร 4 ช่องทาง กว้างช่องทางละ 3.50 เมตร





ภาพที่ 4.18 จุดกลับรถบริเวณ ถ.กิ่งแก้ว หน้าซอย 21 (รถมุ่งหน้าทิศใต้)

#### 4.9.2 การเก็บข้อมูลการจราจร

ทำการเก็บข้อมูลการจราจรเมื่อวันที่ 28 ตุลาคม พ.ศ. 2553 เวลา 15:45–17:10น. โดยมีสภาพอากาศปลอดโปร่งไม่มีผลกระทบต่อการเก็บข้อมูล มีปริมาณรถทำการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล สภาพการจราจรไม่ติดขัดมากจึงไม่เป็นอุปสรรคต่อการเก็บข้อมูล ซึ่งจากการเก็บข้อมูลเป็นเวลาประมาณ 1 ชั่วโมง 30 นาที ทำให้ได้ข้อมูลที่มีเงื่อนไขตรงตามที่กำหนดจำนวน 22 ชุดข้อมูล

#### 4.9.3 การวิเคราะห์ข้อมูล

จากการเก็บข้อมูลได้จำนวน 22 ชุดข้อมูล ผู้วิจัยได้นำตัวอย่างข้อมูลของชุดข้อมูลที่ 15 ซึ่งมีรถจำนวน 8 คัน มาแสดง ซึ่งตารางที่ 4.17 เป็นข้อมูลเวลาที่รถแต่ละคันผ่านเส้นอ้างอิงที่กำหนดไว้ และภาพที่ 4.19 แสดงเส้นกราฟสะสมซึ่งเป็นความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมพร้อมทั้งสมการถดถอยเชิงเส้น ซึ่งโดยเบื้องต้นนี้ยังไม่คำนึงถึงค่า PCE

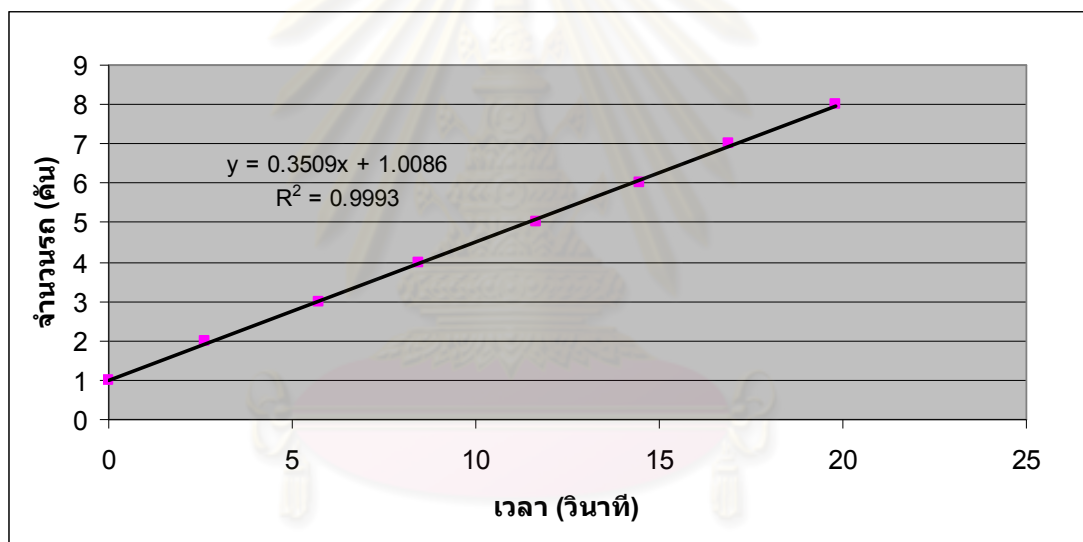
จากการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้ค่าความชันของเส้นกราฟเท่ากับ 0.3509 โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.9993 ซึ่งหมายถึงได้ค่าการไหลอิมิตัวของชุดข้อมูลนี้เท่ากับ 0.3509 veh/sec หรือเท่ากับ

$$0.3509 \times 3,600 = 1,263 \text{ vph}$$



ตารางที่ 4.17 เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 15

คันที่	ประเภทของรถ	วินาทีที่ผ่านเส้นอ้างอิง
1	รถกระบะ	0.00
2	รถกระบะ	2.61
3	รถยนต์นั่ง	5.74
4	รถยนต์นั่ง	8.47
5	รถกระบะ	11.66
6	รถกระบะ	14.45
7	รถยนต์นั่ง	16.89
8	รถกระบะ	19.79



ภาพที่ 4.19 เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 15

จากนั้นทำการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจนครบทั้ง 22 ชุดข้อมูล ซึ่งได้ผลการวิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 4.18

ซึ่งจากตารางที่ 4.18 พบว่าค่าเฉลี่ยเลขคณิตของข้อมูลทั้งหมดคือ 1,327.0 คัน/ชั่วโมง และมีส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานคือ 216.8 คัน/ชั่วโมง และจากการหาสัมประสิทธิ์ของสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้

ตารางที่ 4.18 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.กิ่งแก้ว  
หน้าซอย 21

ชุดข้อมูล ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
1	2	1	4	0	7	16.01	1,347
2	1	0	4	0	5	9.14	1,589
3	2	0	5	0	7	17.34	1,261
4	3	0	3	0	6	16.99	1,010
5	2	0	4	0	6	14.37	1,245
6	4	1	2	0	7	13.88	1,583
7	3	0	3	0	6	15.72	1,170
8	1	1	3	0	5	12.44	1,113
9	4	0	1	0	5	8.09	1,817
10	0	0	6	0	6	14.32	1,240
11	2	0	3	0	5	11.50	1,222
12	2	0	6	0	8	18.00	1,412
13	3	0	3	0	6	15.27	1,137
14	1	2	2	0	5	13.09	1,061
15	3	0	5	0	8	19.79	1,263
16	2	0	2	0	4	6.09	1,745
17	1	2	5	0	8	20.19	1,268
18	1	1	4	0	6	12.49	1,412
19	4	0	1	0	5	9.19	1,598
20	4	0	2	0	6	14.77	1,219
21	3	0	2	0	5	11.76	1,201
22	2	1	5	0	8	17.66	1,419

$$t_1 = 2.53 \text{ วินาที}, t_2 = 2.75 \text{ วินาที}, t_3 = 2.79 \text{ วินาที}$$

โดยที่จุดกลับรถจุดนี้ไม่มีรถสามล้อเครื่อง

โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.7999

โดยให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 1 เท่ากับ 1.00 ดังนั้นจะได้

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ เท่ากับ  $2.75/2.53 = 1.09$

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะ เท่ากับ  $2.79/2.53 = 1.10$

ซึ่งสามารถวิเคราะห์ได้ว่า ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้และรถกระบะมีค่าน้อยกว่าจุดกัณฑ์รถตู้เล็กน้อย เนื่องจากจุดกัณฑ์รถตู้มีค่า  $R'_1$  และค่า  $R'_2$  ค่อนข้างมากจึงทำให้รถตู้และรถกระบะใช้เวลาในการกัณฑ์รถมากกว่าจุดกัณฑ์รถตู้เล็กน้อย

#### 4.10 จุดกัณฑ์รถบริเวณ ถ.รามคำแหง หน้าซอย 96 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก)

จุดกัณฑ์รถจุดนี้เป็นจุดกัณฑ์รถประเภทอยู่ระหว่างทางแยกซึ่งอยู่บนถนนรามคำแหง บริเวณหน้าซอยรามคำแหง 96 และไม่อยู่ใต้สะพานข้ามทางแยก ซึ่งจุดกัณฑ์รถจุดนี้มีปริมาณการจราจรทั้ง 2 ทิศทาง และปริมาณรถที่ต้องการกัณฑ์รถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล โดยมีทิศทางของรถก่อนที่จะทำการกัณฑ์รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก ดังแสดงในภาพที่ 4.20

##### 4.10.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกัณฑ์รถ

- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันตกมีจำนวน 4 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.40 เมตร ยกเว้นช่องทางรถกัณฑ์รถกว้าง 3.00 เมตร
- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันออกมีจำนวน 3 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.40 เมตร
- ความกว้างของช่องทางเลี้ยวรถ ( $W_1$ ) เท่ากับ 8.50 เมตร
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ ) เท่ากับ 1.50 เมตร
- ความกว้างของช่องทางรอเลี้ยว ( $R'_1$ ) เท่ากับ 3.00 เมตร
- ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ( $R'_2$ ) เท่ากับ 10.20 เมตร ซึ่งประกอบด้วยช่องทางจราจร 3 ช่องทาง กว้างช่องทางละ 3.40 เมตร

##### 4.10.2 การเก็บข้อมูลการจราจร

ทำการเก็บข้อมูลการจราจรเมื่อวันที่ 1 พฤศจิกายน พ.ศ. 2553 เวลา 14:00–15:00น. และวันอังคารที่ 2 พฤศจิกายน พ.ศ. 2553 เวลา 14:00 -14:50น. โดยมีสภาพอากาศปลอดโปร่งไม่มีผลกระทบต่อกรเก็บข้อมูล มีปริมาณรถทำการกัณฑ์รถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล สภาพการจราจรไม่ติดขัดมากจึงไม่เป็นอุปสรรคต่อการเก็บข้อมูล ซึ่งจากการเก็บข้อมูลเป็นเวลาประมาณ 2 ชั่วโมง ทำให้ได้ข้อมูลที่มีเงื่อนไขตรงตามที่กำหนดจำนวน 25 ชุดข้อมูล



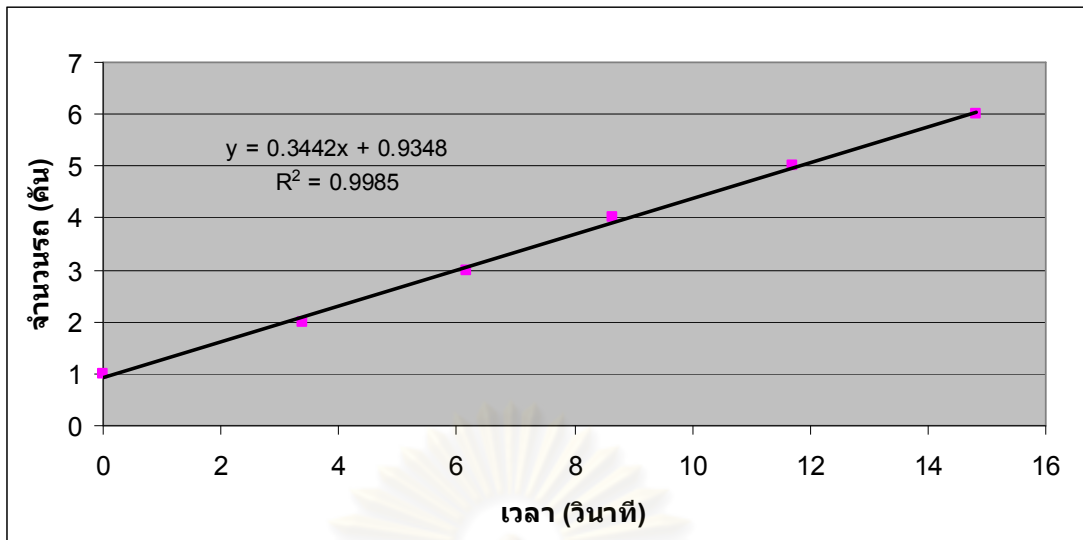
ภาพที่ 4.20 จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามคำแหง หน้าซอย 96 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก)

#### 4.10.3 การวิเคราะห์ข้อมูล

จากการเก็บข้อมูลได้จำนวน 25 ชุดข้อมูล ผู้วิจัยได้นำตัวอย่างข้อมูลของชุดข้อมูลที่ 25 ซึ่งมีรถจำนวน 6 คัน มาแสดง ซึ่งตารางที่ 4.19 เป็นข้อมูลเวลาที่รถแต่ละคันผ่านเส้นอ้างอิงที่กำหนดไว้ และภาพที่ 4.21 แสดงเส้นกราฟสะสมซึ่งเป็นความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมพร้อมทั้งสมการถดถอยเชิงเส้น ซึ่งโดยเบื้องต้นนี้ยังไม่คำนึงถึงค่า PCE

ตารางที่ 4.19 เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCE ของชุดข้อมูลที่ 25

คันที่	ประเภทของรถ	วินาทีที่ผ่านเส้นอ้างอิง
1	รถกระบะ	0.00
2	รถยนต์นั่ง	3.38
3	รถยนต์นั่ง	6.16
4	รถยนต์นั่ง	8.66
5	รถยนต์นั่ง	11.71
6	รถกระบะ	14.81



ภาพที่ 4.21 เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 25

จากการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้ค่าความชันของเส้นกราฟเท่ากับ 0.3442 โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.9985 ซึ่งหมายถึงได้ค่าการไหลอิมิตัวของชุดข้อมูลนี้เท่ากับ 0.3442 veh/sec หรือเท่ากับ

$$0.3442 \times 3,600 = 1,239 \text{ vph}$$

จากนั้นทำการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจนครบทั้ง 25 ชุดข้อมูล ซึ่งได้ผลการวิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 4.20

ตารางที่ 4.20 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.

รวมค่าแห่ง หน้าชอย 96

ชุดข้อมูลที่	รถเก่ง	รถตู้	รถกระบะ	รถสามล้อเครื่อง	จำนวนรถรวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหลอิมิตัว (vph)
1	2	0	3	0	5	11.38	1,268
2	5	0	1	0	6	11.95	1,522
3	3	0	2	0	5	12.04	1,212
4	2	0	3	0	5	14.97	927
5	6	0	0	0	6	13.24	1,363
6	2	1	2	0	5	10.89	1,320
7	2	0	3	0	5	9.20	1,583
8	4	0	2	0	6	11.94	1,481



ตารางที่ 4.20 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.

รวมค่าแห่ง หน้าชอย 96 (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
9	4	0	3	0	7	19.36	1,101
10	1	0	4	0	5	11.50	1,240
11	3	0	3	0	6	12.88	1,427
12	4	0	3	0	7	16.44	1,299
13	3	0	2	0	5	12.75	1,121
14	2	0	3	0	5	10.65	1,369
15	5	0	0	0	5	9.85	1,441
16	2	1	3	0	6	14.08	1,279
17	4	0	1	0	5	12.69	1,128
18	2	0	3	0	5	10.66	1,372
19	2	0	4	0	6	14.12	1,282
20	2	0	3	0	5	9.61	1,492
21	3	1	1	0	5	11.39	1,257
22	4	0	1	0	5	12.42	1,123
23	4	0	1	0	5	9.57	1,546
24	5	0	2	0	7	16.42	1,316
25	4	0	2	0	6	14.81	1,239

ซึ่งจากตารางที่ 4.20 พบว่าค่าเฉลี่ยเลขคณิตของข้อมูลทั้งหมดคือ 1,308.5 คัน/ชั่วโมง และมีส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานคือ 158.0 คัน/ชั่วโมง และจากการหาสัมประสิทธิ์ของสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้

$$t_1 = 2.72 \text{ วินาที}, t_2 = 2.81 \text{ วินาที}, t_3 = 2.95 \text{ วินาที}$$

โดยที่จุดกลับรถจุดนี้ไม่มีรถสามล้อเครื่อง

โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.6588

โดยให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 1 เท่ากับ 1.00 ดังนั้นจะได้

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ เท่ากับ  $2.81/2.72 = 1.03$
- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะ เท่ากับ  $2.95/2.72 = 1.08$

ซึ่งสามารถวิเคราะห์ได้ว่า ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้มีค่าน้อยกว่า จุดกลับรถจุดอื่น ซึ่งเนื่องมาจากจำนวนรถตู้ของจุดกลับรถจุดนี้มีจำนวนน้อย จึงทำให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลที่วิเคราะห์ได้นั้นเกิดความคลาดเคลื่อนได้ ส่วนค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะมีค่าน้อยกว่าจุดกลับรถจุดอื่นเล็กน้อย เนื่องจากจุดกลับรถจุดนี้มีค่า  $W_1$  มากเพียงพอต่อการที่รถกระบะจะทำการกลับรถโดยไม่เกิดความล่าช้า

#### 4.11 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ร่มเกล้า หน้าซอย 44 (รถมุ่งหน้าทิศเหนือ)

จุดกลับรถจุดนี้เป็นจุดกลับรถประเภทมีตำรวจจราจรควบคุมรถที่สวนมา ซึ่งอยู่บนถนน ร่มเกล้า บริเวณหน้าซอยร่มเกล้า 44 ซึ่งจุดกลับรถจุดนี้มีปริมาณการจราจรทั้ง 2 ทิศทาง และปริมาณรถที่ต้องการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล โดยมีทิศทางของรถก่อนที่จะทำการกลับรถวิ่งมุ่งหน้าทิศเหนือ ดังแสดงในภาพที่ 4.22



ภาพที่ 4.22 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ร่มเกล้า หน้าซอย 44 (รถมุ่งหน้าทิศเหนือ)

#### 4.11.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศเหนือมีจำนวน 3 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.40 เมตร (รวมถึงช่องทางรถกลับรถ)
- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศใต้มีจำนวน 3 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.40 เมตร
- ความกว้างของช่องทางเลี้ยวกลับรถ ( $W_1$ ) เท่ากับ 10.00 เมตร
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ ) เท่ากับ 1.50 เมตร
- ความกว้างของช่องทางรอลี้ยว ( $R'_1$ ) เท่ากับ 3.40 เมตร
- ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ( $R'_2$ ) เท่ากับ 10.20 เมตร ซึ่งประกอบด้วยช่องทางจราจร 3 ช่องทาง กว้างช่องทางละ 3.40 เมตร

#### 4.11.2 การเก็บข้อมูลการจราจร

ทำการเก็บข้อมูลการจราจรเมื่อวันที่ 22 พฤศจิกายน พ.ศ. 2553 เวลา 17:10–17:55น. และวันจันทร์ที่ 29 พฤศจิกายน พ.ศ. 2553 เวลา 17:05 -17:55น. โดยมีสภาพอากาศปลอดโปร่งไม่มีผลกระทบต่อการเก็บข้อมูล มีปริมาณรถทำการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล สภาพการจราจรไม่ติดขัดมากจึงไม่เป็นอุปสรรคต่อการเก็บข้อมูล ซึ่งจากการเก็บข้อมูลเป็นเวลาประมาณ 1 ชั่วโมง 30 นาที ทำให้ได้ข้อมูลที่มีเงื่อนไขตรงตามที่กำหนดจำนวน 25 ชุดข้อมูล

#### 4.11.3 การวิเคราะห์ข้อมูล

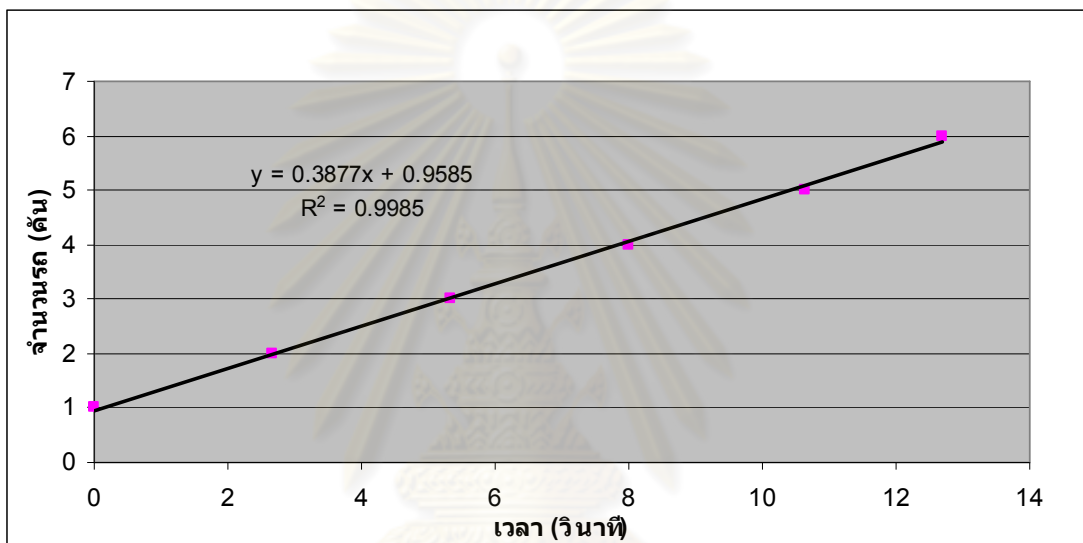
จากการเก็บข้อมูลได้จำนวน 25 ชุดข้อมูล ผู้วิจัยได้นำตัวอย่างข้อมูลของชุดข้อมูลที่ 11 ซึ่งมีรถจำนวน 6 คัน มาแสดง ซึ่งตารางที่ 4.21 เป็นข้อมูลเวลาที่รถแต่ละคันผ่านเส้นอ้างอิงที่กำหนดไว้ และภาพที่ 4.23 แสดงเส้นกราฟสะสมซึ่งเป็นความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมพร้อมทั้งสมการถดถอยเชิงเส้น ซึ่งโดยเบื้องต้นนี้ยังไม่คำนึงถึงค่า PCE

จากการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้ค่าความชันของเส้นกราฟเท่ากับ 0.3877 โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.9985 ซึ่งหมายถึงได้ค่าการไหลอิมิตัวของชุดข้อมูลนี้เท่ากับ 0.3877 veh/sec หรือเท่ากับ

$$0.3877 \times 3,600 = 1,396 \text{ vph}$$

ตารางที่ 4.21 เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 11

คันที่	ประเภทของรถ	วินาทีที่ผ่านเส้นอ้างอิง
1	รถยนต์นั่ง	0.00
2	รถกระบะ	2.66
3	รถกระบะ	5.33
4	รถยนต์นั่ง	7.99
5	รถยนต์นั่ง	10.65
6	รถยนต์นั่ง	12.70



ภาพที่ 4.23 เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 11

จากนั้นทำการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจนครบทั้ง 25 ชุดข้อมูล ซึ่งได้ผลการวิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 4.22

ตารางที่ 4.22 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.ร่วมเกล้า หน้าซอย 44

ชุดข้อมูล ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
1	2	0	3	0	5	11.72	1,226
2	1	0	4	0	5	10.80	1,341
3	1	1	3	0	5	11.52	1,171
4	1	0	4	0	5	13.79	1,053

ตารางที่ 4.22 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.ร่มเกล้า  
หน้าซอย 44 (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
5	2	0	4	0	6	12.37	1,413
6	3	0	1	0	4	7.49	1,440
7	3	0	2	0	5	10.86	1,350
8	3	0	4	0	7	13.99	1,578
9	2	1	2	0	5	10.87	1,288
10	3	1	1	0	5	11.02	1,342
11	4	0	2	0	6	12.70	1,396
12	1	0	3	0	4	8.74	1,239
13	4	0	1	0	5	10.32	1,400
14	2	0	2	0	4	7.93	1,383
15	3	0	2	0	5	10.54	1,372
16	2	0	6	0	8	19.18	1,311
17	2	0	3	0	5	10.87	1,304
18	2	0	3	0	5	10.48	1,386
19	2	0	3	0	5	9.45	1,501
20	0	0	4	0	4	7.51	1,449
21	2	0	5	0	7	16.18	1,267
22	4	0	0	0	4	8.05	1,345
23	4	0	2	0	6	12.15	1,445
24	2	0	3	0	5	10.82	1,342
25	3	0	2	0	5	8.82	1,626

ซึ่งจากตารางที่ 4.22 พบว่าค่าเฉลี่ยเลขคณิตของข้อมูลทั้งหมดคือ 1,360.5 คัน/  
ชั่วโมง และมีส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานคือ 120.7 คัน/ชั่วโมง และจากการหาสัมประสิทธิ์ของสมการ  
ถดถอยเชิงเส้นจะได้

$$t_1 = 2.19 \text{ วินาที}, t_2 = 3.03 \text{ วินาที}, t_3 = 2.57 \text{ วินาที}$$

โดยที่จุดกลับรถจุดนี้ไม่มีรถสามล้อเครื่อง

โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.8881



โดยให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 1 เท่ากับ 1.00 ดังนั้นจะได้

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ เท่ากับ  $3.03/2.19 = 1.39$
- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะ เท่ากับ  $2.57/2.19 = 1.18$

ซึ่งสามารถวิเคราะห์ได้ว่า ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้มีค่ามากกว่าเกณฑ์ที่เหมาะสม ซึ่งเนื่องมาจากจำนวนรถตู้ของจุดกลับรถจุดนี้มีจำนวนน้อย จึงทำให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลที่วิเคราะห์ได้นั้นเกิดความคลาดเคลื่อนได้ ส่วนค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะอยู่ในเกณฑ์ที่เหมาะสม

#### 4.12 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 62 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก)

จุดกลับรถจุดนี้เป็นจุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยก ซึ่งอยู่บนถนนลาดพร้าว บริเวณหน้าซอยลาดพร้าว 62 และไม่อยู่ใต้สะพานข้ามทางแยก ซึ่งจุดกลับรถจุดนี้มีปริมาณการจราจรทั้ง 2 ทิศทาง และปริมาณรถที่ต้องการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล โดยมีทิศทางของรถก่อนที่จะทำการกลับรถวิ่งมุ่งหน้าทิศตะวันตก ดังแสดงในภาพที่ 4.24



ภาพที่ 4.24 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 62 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก)

#### 4.12.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันตกมีจำนวน 4 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.10 เมตร ยกเว้นช่องทางรถกลับรถกว้าง 2.35 เมตร
- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันออกมีจำนวน 3 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.10 เมตร
- ความกว้างของช่องทางเลี้ยวกลับรถ ( $W_1$ ) เท่ากับ 7.50 เมตร
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ ) เท่ากับ 0.70 เมตร
- ความกว้างของช่องทางรอลีี้ยว ( $R'_1$ ) เท่ากับ 2.35 เมตร
- ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ( $R'_2$ ) เท่ากับ 9.30 เมตร ซึ่งประกอบด้วยช่องทางจราจร 3 ช่องทาง กว้างช่องทางละ 3.10 เมตร

#### 4.12.2 การเก็บข้อมูลการจราจร

ทำการเก็บข้อมูลการจราจรเมื่อวันอังคารที่ 7 ธันวาคม พ.ศ. 2553 เวลา 14:00–15:00น. โดยมีสภาพอากาศปลอดโปร่งไม่มีผลกระทบต่อกรเก็บข้อมูล มีปริมาณรถทำการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล สภาพการจราจรไม่ติดขัดมากจึงไม่เป็นอุปสรรคต่อการเก็บข้อมูล ซึ่งจากการเก็บข้อมูลเป็นเวลาประมาณ 1 ชั่วโมง ทำให้ได้ข้อมูลที่มีเงื่อนไขตรงตามที่กำหนดจำนวน 23 ชุดข้อมูล

#### 4.12.3 การวิเคราะห์ข้อมูล

จากการเก็บข้อมูลได้จำนวน 23 ชุดข้อมูล ผู้วิจัยได้นำตัวอย่างข้อมูลของชุดข้อมูลที่ 14 ซึ่งมีรถจำนวน 7 คัน มาแสดง ซึ่งตารางที่ 4.23 เป็นข้อมูลเวลาที่รถแต่ละคันผ่านเส้นอ้างอิงที่กำหนดไว้ และภาพที่ 4.25 แสดงเส้นกราฟสะสมซึ่งเป็นความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมพร้อมทั้งสมการถดถอยเชิงเส้น ซึ่งโดยเบื้องต้นนี้ยังไม่คำนึงถึงค่า PCE

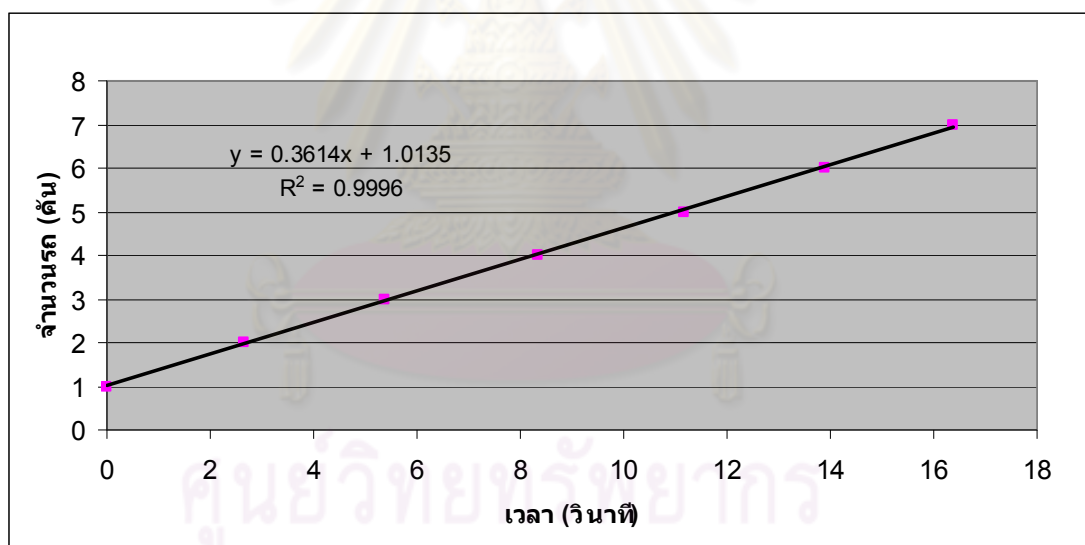
จากการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้ค่าความชันของเส้นกราฟเท่ากับ 0.3614 โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.9996 ซึ่งหมายถึงได้ค่าการไหลอิมิตัวของชุดข้อมูลนี้เท่ากับ 0.3614 veh/sec หรือเท่ากับ

$$0.3614 \times 3,600 = 1,301 \text{ vph}$$

ตารางที่ 4.23 เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 14

คันที่	ประเภทของรถ	วินาทีที่ผ่านเส้นอ้างอิง
1	รถกระบะ	0.00
2	รถกระบะ	2.66
3	รถกระบะ	5.38
4	รถกระบะ	8.34
5	รถกระบะ	11.18
6	รถกระบะ	13.90
7	รถยนต์นั่ง	16.39

จากนั้นทำการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจนครบทั้ง 23 ชุดข้อมูล ซึ่งได้ผลการวิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 4.24



ภาพที่ 4.25 เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 14

ซึ่งจากตารางที่ 4.24 พบว่าค่าเฉลี่ยเลขคณิตของข้อมูลทั้งหมดคือ 1,237.8 คัน/ชั่วโมง และมีส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานคือ 166.5 คัน/ชั่วโมง จากการหาสัมประสิทธิ์ของสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้

ตารางที่ 4.24 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.

ลาดพร้าว หน้าซอย 62

ชุดข้อมูล ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
1	5	0	0	0	5	10.78	1,350
2	1	0	3	0	4	10.51	1,029
3	4	0	1	0	5	12.95	1,112
4	4	0	1	0	5	9.45	1,504
5	3	0	1	0	4	10.03	1,068
6	3	0	1	0	4	9.57	1,126
7	3	0	3	0	6	17.12	1,006
8	4	0	1	0	5	9.75	1,491
9	4	0	0	0	4	7.18	1,508
10	5	0	0	0	5	12.12	1,212
11	2	0	3	0	5	14.96	951
12	1	0	4	0	5	11.74	1,238
13	6	0	1	0	7	14.78	1,441
14	1	0	6	0	7	16.39	1,301
15	4	0	2	0	6	15.22	1,167
16	3	0	3	0	6	13.35	1,378
17	2	0	3	0	5	12.40	1,193
18	2	0	3	0	5	13.20	1,094
19	4	0	2	0	6	14.67	1,232
20	3	0	2	0	5	12.16	1,203
21	4	1	0	0	5	11.16	1,303
22	2	0	3	0	5	13.32	1,075
23	3	0	1	0	4	7.66	1,402

$t_1 = 2.09$  วินาที,  $t_2 = 2.36$  วินาที,  $t_3 = 2.62$  วินาที

โดยที่จุดกลับรถจุดนี้ไม่มีรถสามล้อเครื่อง

โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.7414

โดยให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 1 เท่ากับ 1.00 ดังนั้นจะได้

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ เท่ากับ  $2.36/2.09 = 1.13$
- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะ เท่ากับ  $2.62/2.09 = 1.26$

ซึ่งสามารถวิเคราะห์ได้ว่าค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้อยู่ในเกณฑ์ที่เหมาะสม ส่วนค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะมีค่ากว่าจุดกลับรถจุดอื่น เนื่องจากจุดกลับรถจุดนี้มีค่า  $R'_1$  ค่อนข้างน้อยจึงทำให้รถกระบะใช้เวลาในการกลับรถมากกว่าจุดกลับรถจุดอื่น

#### 4.13 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 114 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก)

จุดกลับรถจุดนี้เป็นจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟควบคุมรถที่สวนมา ซึ่งอยู่บนถนนลาดพร้าว บริเวณหน้าซอยลาดพร้าว 114 และไม่อยู่ได้สะพานข้ามทางแยก ซึ่งจุดกลับรถจุดนี้มีปริมาณการจราจรทั้ง 2 ทิศทาง และปริมาณรถที่ต้องการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล โดยมีทิศทางของรถก่อนที่จะทำการกลับรถวิ่งมุ่งหน้าทิศตะวันตก ดังแสดงในภาพที่ 4.26

##### 4.13.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันตกมีจำนวน 4 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.00 เมตร ยกเว้นช่องทางรถกลับรถกว้าง 2.85 เมตร
- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันออกมีจำนวน 3 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.00 เมตร
- ความกว้างของช่องทางเลี้ยวกลับรถ ( $W_1$ ) เท่ากับ 5.30 เมตร
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ ) เท่ากับ 0.70 เมตร
- ความกว้างของช่องทางรอลี้ยว ( $R'_1$ ) เท่ากับ 2.85 เมตร
- ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ( $R'_2$ ) เท่ากับ 9.00 เมตร ซึ่งประกอบด้วยช่องทางจราจร 3 ช่องทาง กว้างช่องทางละ 3.00 เมตร

##### 4.13.2 การเก็บข้อมูลการจราจร

ทำการเก็บข้อมูลการจราจรเมื่อวันที่ 8 ธันวาคม พ.ศ. 2553 เวลา 17:00–17:50น. โดยมีสภาพอากาศปลอดโปร่งไม่มีผลกระทบต่อการเก็บข้อมูล มีปริมาณรถทำการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล สภาพการจราจรไม่ติดขัดมากจึงไม่เป็นอุปสรรคต่อการเก็บข้อมูล ซึ่งจากการเก็บข้อมูลเป็นเวลาประมาณ 1 ชั่วโมง ทำให้ได้ข้อมูลที่มีเงื่อนไขตรงตามที่กำหนดจำนวน 23 ชุดข้อมูล





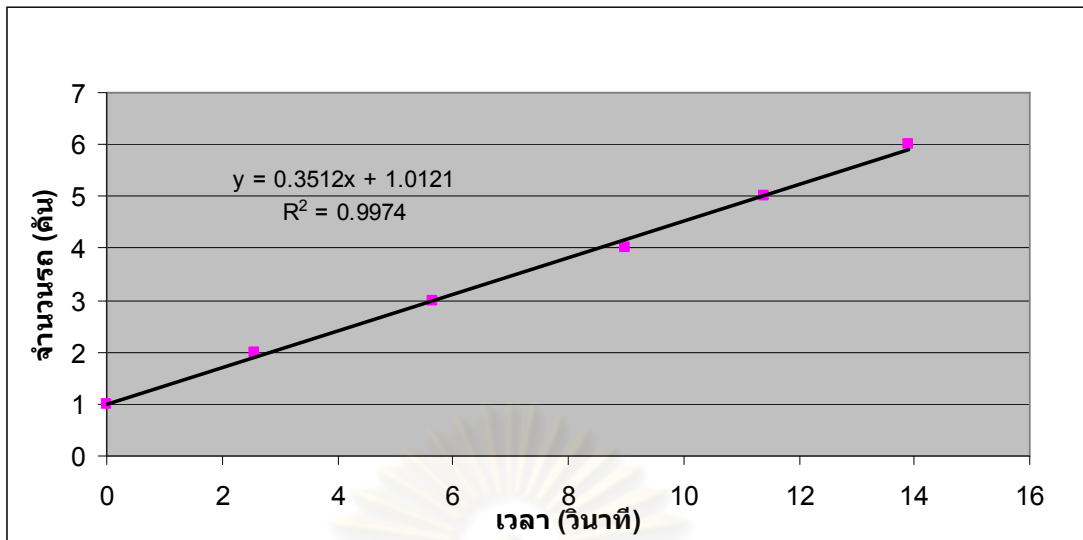
ภาพที่ 4.26 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 114 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก)

#### 4.13.3 การวิเคราะห์ข้อมูล

จากการเก็บข้อมูลได้จำนวน 23 ชุดข้อมูล ผู้วิจัยได้นำตัวอย่างข้อมูลของชุดข้อมูลที่ 8 ซึ่งมีรถจำนวน 6 คัน มาแสดง ซึ่งตารางที่ 4.25 เป็นข้อมูลเวลาที่รถแต่ละคันผ่านเส้นอ้างอิงที่กำหนดไว้ และภาพที่ 4.27 แสดงเส้นกราฟสะสมซึ่งเป็นความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมพร้อมทั้งสมการถดถอยเชิงเส้น ซึ่งโดยเบื้องต้นนี้ยังไม่คำนึงถึงค่า PCE

ตารางที่ 4.25 เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCE ของชุดข้อมูลที่ 8

คันที่	ประเภทของรถ	วินาทีที่ผ่านเส้นอ้างอิง
1	รถยนต์นั่ง	0.00
2	รถกระบะ	2.57
3	รถยนต์นั่ง	5.64
4	รถกระบะ	8.98
5	รถกระบะ	11.41
6	รถยนต์นั่ง	13.91



ภาพที่ 4.27 เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 8

จากการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้ค่าความชันของเส้นกราฟเท่ากับ 0.3512 โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.9974 ซึ่งหมายถึงได้ค่าการไหลอิมิตัวของชุดข้อมูลนี้เท่ากับ 0.3512 veh/sec หรือเท่ากับ

$$0.3512 \times 3,600 = 1,264 \text{ vph}$$

จากนั้นทำการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจนครบทั้ง 23 ชุดข้อมูล ซึ่งได้ผลการวิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 4.26

ซึ่งจากตารางที่ 4.26 พบว่าค่าเฉลี่ยเลขคณิตของข้อมูลทั้งหมดคือ 1,334.1 คัน/ชั่วโมง และมีส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานคือ 91.1 คัน/ชั่วโมง และจากการหาสัมประสิทธิ์ของสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้

$$t_1 = 2.51 \text{ วินาที}, t_2 = 4.98 \text{ วินาที}, t_3 = 2.37 \text{ วินาที}$$

โดยที่จุดกลับรถจุดนี้ไม่มีรถสามล้อเครื่อง

$$\text{โดยมีค่า } R^2 \text{ เท่ากับ } 0.8912$$

โดยให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 1 เท่ากับ 1.00 ดังนั้นจะได้

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ เท่ากับ  $4.98/2.51 = 1.98$
- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะ เท่ากับ  $2.37/2.51 = 0.95$

ตารางที่ 4.26 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.

ลาดพร้าว หน้าซอย 114

ชุดข้อมูล ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
1	4	0	1	0	5	11.28	1,268
2	5	0	1	0	6	13.63	1,310
3	5	0	0	0	5	10.16	1,416
4	3	0	2	0	5	10.06	1,420
5	5	0	1	0	6	12.62	1,415
6	4	0	1	0	5	10.50	1,349
7	5	0	2	0	7	15.27	1,459
8	3	0	3	0	6	13.91	1,264
9	5	0	1	0	6	13.77	1,301
10	5	0	0	0	5	12.46	1,187
11	4	0	1	0	5	11.74	1,226
12	5	0	0	0	5	12.09	1,216
13	4	0	1	0	5	10.88	1,349
14	4	0	1	0	5	10.34	1,380
15	5	0	0	0	5	10.91	1,313
16	4	0	1	0	5	11.65	1,271
17	4	0	1	0	5	10.31	1,360
18	5	1	1	0	7	18.29	1,151
19	5	0	0	0	5	10.04	1,434
20	2	0	3	0	5	10.20	1,387
21	1	0	3	0	4	8.16	1,329
22	5	0	0	0	5	10.34	1,408
23	4	0	1	0	5	9.55	1,504

ซึ่งสามารถวิเคราะห์ได้ว่า ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้มีค่ามากกว่า  
เกณฑ์ที่เหมาะสม ซึ่งเนื่องมาจากจำนวนรถตู้ของจุดกลับรถจุดนี้มีจำนวนน้อย จึงทำให้ค่า  
เทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลที่วิเคราะห์ได้นั้นเกิดความคลาดเคลื่อนได้ ส่วนค่าเทียบเท่ารถยนต์  
นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะมีค่าน้อยกว่าเกณฑ์ที่เหมาะสม ซึ่งอาจเนื่องมาจากความคลาดเคลื่อน  
ในการเก็บข้อมูล

#### 4.14 จุดกลับรถบริเวณ ถ.รัชดาภิเษก ใกล้สี่แยกรัชดา - ลาดพร้าว (รampungหน้าทิศเหนือ)

จุดกลับรถจุดนี้เป็นจุดกลับรถประเภทอยู่ใต้สะพานข้ามทางแยก ซึ่งอยู่บนถนนรัชดาภิเษก บริเวณใกล้สี่แยกรัชดา - ลาดพร้าว ซึ่งจุดกลับรถจุดนี้มีปริมาณการจราจรทั้ง 2 ทิศทาง และปริมาณรถที่ต้องการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล โดยมีทิศทางของรถก่อนที่จะทำการกลับรถวิ่งมุ่งหน้าทิศเหนือ ดังแสดงในภาพที่ 4.28



ภาพที่ 4.28 จุดกลับรถบริเวณ ถ.รัชดาภิเษก ใกล้สี่แยกรัชดา - ลาดพร้าว (รampungหน้าทิศเหนือ)

##### 4.14.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

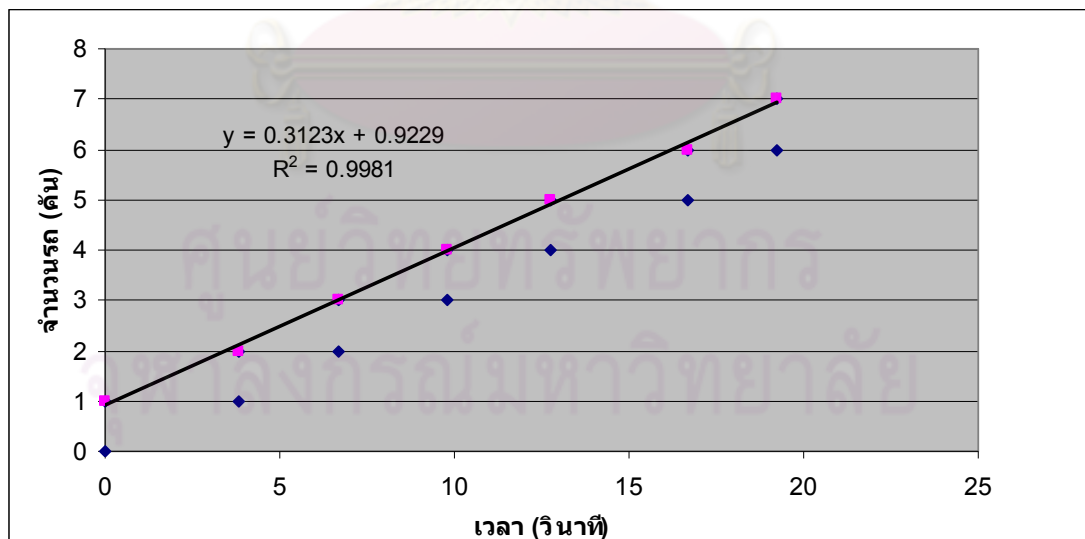
- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศเหนือมีจำนวน 3 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 2.90 เมตร (รวมถึงช่องทางรถกลับรถ)
- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศใต้มีจำนวน 3 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 2.90 เมตร
- ความกว้างของช่องทางเลี้ยวกลับรถ ( $W_1$ ) เท่ากับ 7.50 เมตร
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ ) เท่ากับ 16.80 เมตร
- ความกว้างของช่องทางรอลี้ยว ( $R'_1$ ) เท่ากับ 2.90 เมตร
- ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ( $R'_2$ ) เท่ากับ 8.70 เมตร ซึ่งประกอบด้วยช่องทางจราจร 3 ช่องทาง กว้างช่องทางละ 2.90 เมตร
- ความสูงจากพื้นถึงสะพาน ( $H$ ) เท่ากับ 3.50 เมตร

ตารางที่ 4.27 เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCEของชุดข้อมูลที่ 23

คันที่	ประเภทของรถ	วินาทีที่ผ่านเส้นอ้างอิง
1	รถกระบะ	0.00
2	รถกระบะ	3.82
3	รถยนต์นั่ง	6.66
4	รถกระบะ	9.82
5	รถกระบะ	12.77
6	รถกระบะ	16.70
7	รถยนต์นั่ง	19.21

#### 4.14.2 การเก็บข้อมูลการจราจร

ทำการเก็บข้อมูลการจราจรเมื่อวันที่ 29 พฤศจิกายน พ.ศ. 2553 เวลา 14:10–15:50น. โดยมีสภาพอากาศปลอดโปร่งไม่มีผลกระทบต่อการเก็บข้อมูล มีปริมาณรถทำการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล สภาพการจราจรไม่ติดขัดมากจึงไม่เป็นอุปสรรคต่อการเก็บข้อมูล ซึ่งจากการเก็บข้อมูลเป็นเวลาประมาณ 1 ชั่วโมง 30 นาที ทำให้ได้ข้อมูลที่มีเงื่อนไขตรงตามที่กำหนดจำนวน 23 ชุดข้อมูล



ภาพที่ 4.29 เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 23



ตารางที่ 4.28 ค่าการไหลอิมิต์ทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ไกลี่สี่แยก รัชดา-ลาดพร้าว

ชุดข้อมูล ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิต์ (vph)
1	4	0	0	0	4	9.09	1,177
2	3	0	2	0	5	12.66	1,125
3	4	0	1	0	5	12.32	1,199
4	4	0	1	0	5	9.87	1,468
5	3	0	2	0	5	11.57	1,229
6	3	1	1	0	5	11.69	1,259
7	4	0	1	0	5	15.13	895
8	1	0	3	0	4	7.16	1,498
9	3	0	3	0	6	13.56	1,352
10	3	0	2	0	5	11.76	1,195
11	1	1	3	0	5	13.20	1,302
12	4	0	1	0	5	9.19	1,602
13	4	0	1	0	5	11.96	1,165
14	3	0	2	0	5	11.07	1,301
15	4	0	1	0	5	10.32	1,405
16	2	0	3	0	5	12.34	1,175
17	5	0	0	0	5	14.92	967
18	2	1	3	0	6	15.30	1,217
19	5	0	3	0	8	16.46	1,498
20	4	0	4	0	8	22.10	1,103
21	3	0	2	0	5	9.83	1,500
22	3	0	4	0	7	17.17	1,196
23	2	0	5	0	7	19.21	1,124

#### 4.14.3 การวิเคราะห์ข้อมูล

จากการเก็บข้อมูลได้จำนวน 23 ชุดข้อมูล ผู้วิจัยได้นำตัวอย่างข้อมูลของชุดข้อมูลที่ 23 ซึ่งมีรถจำนวน 7 คัน มาแสดง ซึ่งตารางที่ 4.27 เป็นข้อมูลเวลาที่รถแต่ละคันผ่านเส้นอ้างอิงที่กำหนดไว้ และภาพที่ 4.29 แสดงเส้นกราฟสะสมซึ่งเป็นความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมพร้อมทั้งสมการถดถอยเชิงเส้น ซึ่งโดยเบื้องต้นนี้ยังไม่คำนึงถึงค่า PCE

จากการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้ค่าความชันของเส้นกราฟเท่ากับ 0.3123 โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.9981 ซึ่งหมายถึงได้ค่าการไหลอิมิตัวของชุดข้อมูลนี้เท่ากับ 0.3123 veh/sec หรือเท่ากับ

$$0.3123 * 3,600 = 1,124 \text{ vph}$$

จากนั้นทำการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจนครบทั้ง 23 ชุดข้อมูล ซึ่งได้ผลการวิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 4.28

ซึ่งจากตารางที่ 4.28 พบว่าค่าเฉลี่ยเลขคณิตของข้อมูลทั้งหมดคือ 1,256.7 คัน/ชั่วโมง และมีส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานคือ 176.1 คัน/ชั่วโมง และจากการหาสัมประสิทธิ์ของสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้

$$t_1 = 2.51 \text{ วินาที}, t_2 = 3.18 \text{ วินาที}, t_3 = 2.74 \text{ วินาที}$$

โดยที่จุดกลับรถจุดนี้ไม่มีรถสามล้อเครื่อง

$$\text{โดยมีค่า } R^2 \text{ เท่ากับ } 0.7368$$

โดยให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 1 เท่ากับ 1.00 ดังนั้นจะได้

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ เท่ากับ  $3.18/2.51 = 1.26$
- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะ เท่ากับ  $2.74/2.51 = 1.09$

ซึ่งสามารถวิเคราะห์ได้ว่า ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้อยู่ในเกณฑ์ที่เหมาะสมเนื่องจากจุดกลับรถจุดนี้มีปัจจัยทางด้านความสูงของสะพานเข้ามาเกี่ยวข้อง จึงทำให้รถตู้ใช้เวลาในการกลับรถมากกว่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลพอสมควร ส่วนค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะถือว่าอยู่ในเกณฑ์ที่เหมาะสมเช่นกันเนื่องจากจุดกลับรถจุดนี้มีค่า  $R'_1$  ค่า  $R'_2$  ค่า  $W_1$  และค่า  $W_2$  ค่อนข้างมากจึงทำให้รถกระบะใช้เวลาในการกลับรถมากกว่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลเล็กน้อย

#### 4.15 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว ใกล้ปากทางลาดพร้าว (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก)

จุดกลับรถจุดนี้เป็นจุดกลับรถประเภทอยู่ใต้สะพานข้ามทางแยก ซึ่งอยู่บนถนนลาดพร้าว บริเวณใกล้ปากทางลาดพร้าว ซึ่งจุดกลับรถจุดนี้มีปริมาณการจราจรทั้ง 2 ทิศทาง และปริมาณรถ

ที่ต้องการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล โดยมีทิศทางของรถก่อนที่จะทำการกลับรถวิ่งมุ่งหน้าทิศเหนือ ดังแสดงในภาพที่ 4.30

#### 4.15.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันตกมีจำนวน 4 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 2.75 เมตร ยกเว้นช่องทางรถกลับรถกว้าง 2.00 เมตร
- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันออกมีจำนวน 1 ช่องทางจราจร ความกว้าง 5.00 เมตร
- ความกว้างของช่องทางเลี้ยวกลับรถ ( $W_1$ ) เท่ากับ 9.80 เมตร
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ ) เท่ากับ 5.70 เมตร
- ความกว้างของช่องทางรอลี้ยว ( $R'_1$ ) เท่ากับ 2.00 เมตร
- ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ( $R'_2$ ) เท่ากับ 5.00 เมตร ซึ่งประกอบด้วยช่องทางจราจร 1 ช่องทาง กว้าง 5.00 เมตร
- ความสูงจากพื้นถึงสะพาน ( $H$ ) เท่ากับ 4.30 เมตร



ภาพที่ 4.30 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว ใกล้ปากทางลาดพร้าว (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก)

#### 4.15.2 การเก็บข้อมูลการจราจร

ทำการเก็บข้อมูลการจราจรเมื่อวันที่ 4 ธันวาคม พ.ศ. 2553 เวลา 13:05–13:50น. และวันที่ 11 ธันวาคม พ.ศ. 2553 เวลา 12:20–14:05น. โดยมีสภาพอากาศปลอดโปร่งไม่มีผลกระทบบต่อการเก็บข้อมูล มีปริมาณรถทำการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล สภาพการจราจรไม่ติดขัดมากจึงไม่เป็นอุปสรรคต่อการเก็บข้อมูล ซึ่งจากการเก็บข้อมูลเป็นเวลาประมาณ 2 ชั่วโมง 30 นาที ทำให้ได้ข้อมูลที่มีเงื่อนไขตรงตามที่กำหนดจำนวน 24 ชุดข้อมูล

#### 4.15.3 การวิเคราะห์ข้อมูล

จากการเก็บข้อมูลได้จำนวน 24 ชุดข้อมูล ผู้วิจัยได้นำตัวอย่างข้อมูลของชุดข้อมูลที่ 9 ซึ่งมีรถจำนวน 6 คัน มาแสดง ซึ่งตารางที่ 4.29 เป็นข้อมูลเวลาที่รถแต่ละคันผ่านเส้นอ้างอิงที่กำหนดไว้ และภาพที่ 4.31 แสดงเส้นกราฟสะสมซึ่งเป็นความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมพร้อมทั้งสมการถดถอยเชิงเส้น ซึ่งโดยเบื้องต้นนี้ยังไม่คำนึงถึงค่า PCE

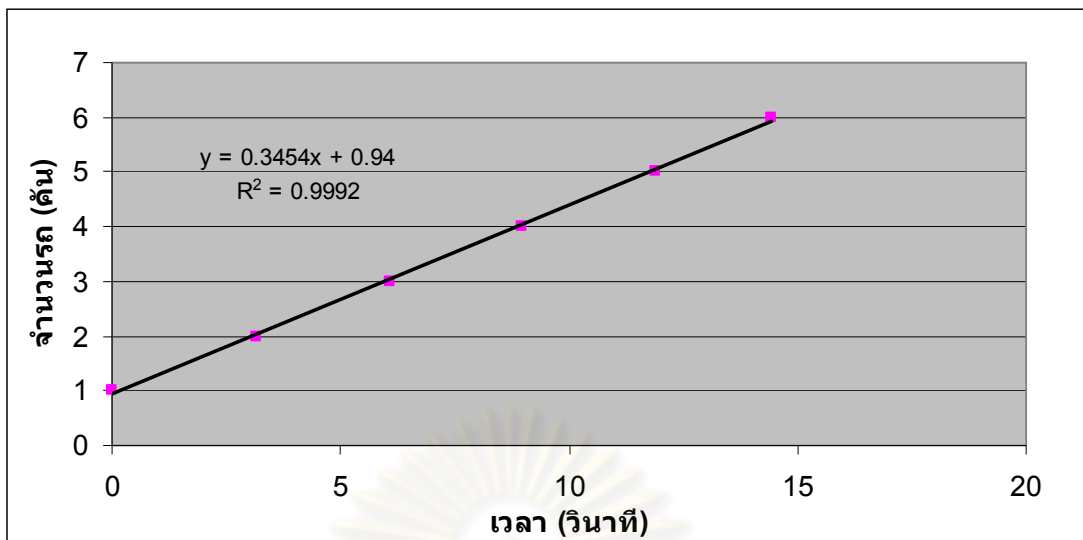
ตารางที่ 4.29 เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCE ของชุดข้อมูลที่ 9

คันที่	ประเภทของรถ	วินาทีที่ผ่านเส้นอ้างอิง
1	รถยนต์นั่ง	0.00
2	รถยนต์นั่ง	3.14
3	รถยนต์นั่ง	6.07
4	รถยนต์นั่ง	8.95
5	รถยนต์นั่ง	11.88
6	รถยนต์นั่ง	14.43

จากการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้ค่าความชันของเส้นกราฟเท่ากับ 0.3454 โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.9992 ซึ่งหมายถึงได้ค่าการไหลอิมิตัวของชุดข้อมูลนี้เท่ากับ 0.3454 veh/sec หรือเท่ากับ

$$0.3454 \times 3,600 = 1,243 \text{ vph}$$

จากนั้นทำการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจนครบทั้ง 24 ชุดข้อมูล ซึ่งได้ผลการวิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 4.30



ภาพที่ 4.31 เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 9

ซึ่งจากตารางที่ 4.30 พบว่าค่าเฉลี่ยเลขคณิตของข้อมูลทั้งหมดคือ 1,118.0 คัน/ชั่วโมง และมีส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานคือ 140.0 คัน/ชั่วโมง และจากการหาสัมประสิทธิ์ของสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้

$$t_1 = 3.30 \text{ วินาที}, t_3 = 3.53 \text{ วินาที}$$

โดยที่จุดกลับรถจุดนี้ไม่มีรถตู้

โดยที่จุดกลับรถจุดนี้ไม่มีรถสามล้อเครื่อง

โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.7930

โดยให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 1 เท่ากับ 1.00 ดังนั้นจะได้

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะ เท่ากับ  $3.53/3.30 = 1.07$

ซึ่งสามารถวิเคราะห์ได้ว่าค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะอยู่ในเกณฑ์ที่เหมาะสมเนื่องจากจุดกลับรถจุดนี้มีค่า  $W_1$  และค่า  $W_2$  ค่อนข้างมากจึงทำให้รถกระบะใช้เวลาในการกลับรถมากกว่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลเล็กน้อย



ตารางที่ 4.30 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.

ลาดพร้าว ใกล้เคียงทางลาดพร้าว

ชุดข้อมูล ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
1	4	0	1	0	5	13.00	1,117
2	3	0	1	0	4	9.30	1,159
3	3	0	2	0	5	14.30	1,011
4	5	0	0	0	5	10.83	1,333
5	4	0	0	0	4	8.99	1,195
6	5	0	1	0	6	14.48	1,239
7	3	0	2	0	5	14.20	1,020
8	5	0	0	0	5	12.71	1,096
9	6	0	0	0	6	14.43	1,243
10	6	0	0	0	6	13.31	1,339
11	7	0	1	0	8	20.48	1,175
12	3	0	1	0	4	7.47	1,423
13	7	0	0	0	7	18.78	1,075
14	5	0	2	0	7	17.16	1,201
15	4	0	1	0	5	13.39	1,094
16	7	0	0	0	7	25.06	828
17	4	0	1	0	5	11.08	1,271
18	7	0	1	0	8	24.44	1,017
19	4	0	1	0	5	15.06	934
20	6	0	0	0	6	17.42	999
21	4	0	0	0	4	10.25	1,047
22	5	0	0	0	5	13.40	1,072
23	2	0	3	0	5	15.33	1,082
24	5	0	0	0	5	14.74	989

#### 4.16 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร 12.5 (หน้าไฮมโปร) (รถมุ่งหน้าทิศ ตะวันออก)

จุดกลับรถจุดนี้เป็นจุดกลับรถประเภทมีตำรวจจราจรควบคุมรถที่สวนมา ซึ่งอยู่บนถนน  
ลำลูกกา กิโลเมตรที่ 12.5 บริเวณหน้าไฮมโปร ซึ่งจุดกลับรถจุดนี้ มีปริมาณการจราจรทั้ง 2

ทิศทาง และปริมาณรถที่ต้องการรถดับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล โดยมีทิศทางของรถก่อนที่จะทำการรถดับรถวิ่งมุ่งหน้าทิศตะวันออก ดังแสดงในภาพที่ 4.32

#### 4.16.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกั้บรถ

- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันออกมีจำนวน 4 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.30 เมตร ยกเว้นช่องทางรถดับรถกว้าง 3.00 เมตร
- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันตกมีจำนวน 3 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.30 เมตร
- ความกว้างของช่องทางเลีย้วรถ ( $W_1$ ) เท่ากับ 11.00 เมตร
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ ) เท่ากับ 1.00 เมตร
- ความกว้างของช่องทางรถเลีย้ว ( $R'_1$ ) เท่ากับ 3.00 เมตร
- รัศมีที่นับจากจุดกึ่งกลางของเกาะกลางถึงขอบนอกของ ช่องทางฝั่งที่สวนมา ( $R_2$ ) เท่ากับ 9.90 เมตร ซึ่งประกอบด้วยช่องทางจราจร 3 ช่องทาง กว้างช่องทางละ 3.30 เมตร



ภาพที่ 4.32 จุดกั้บรถบริเวณ ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร 12.5 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก)

#### 4.16.2 การเก็บข้อมูลการจราจร

ทำการเก็บข้อมูลการจราจรเมื่อวันที่ 13 ธันวาคม พ.ศ. 2553 เวลา 17:15–18:00น. โดยมีสภาพอากาศปลอดโปร่งไม่มีผลกระทบต่อการเก็บข้อมูล มีปริมาณรถทำการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล สภาพการจราจรไม่ติดขัดมากจึงไม่เป็นอุปสรรคต่อการเก็บข้อมูล ซึ่งจากการเก็บข้อมูลเป็นเวลาประมาณ 45 นาที ทำให้ได้ข้อมูลที่มีเงื่อนไขตรงตามที่กำหนดจำนวน 29 ชุดข้อมูล

#### 4.16.3 การวิเคราะห์ข้อมูล

จากการเก็บข้อมูลได้จำนวน 29 ชุดข้อมูล ผู้วิจัยได้นำตัวอย่างข้อมูลของชุดข้อมูลที่ 21 ซึ่งมีรถจำนวน 6 คัน มาแสดง ซึ่งตารางที่ 4.31 เป็นข้อมูลเวลาที่รถแต่ละคันผ่านเส้นอ้างอิงที่กำหนดไว้ และภาพที่ 4.33 แสดงเส้นกราฟสะสมซึ่งเป็นความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมพร้อมทั้งสมการถดถอยเชิงเส้น ซึ่งโดยเบื้องต้นนี้ยังไม่คำนึงถึงค่า PCE

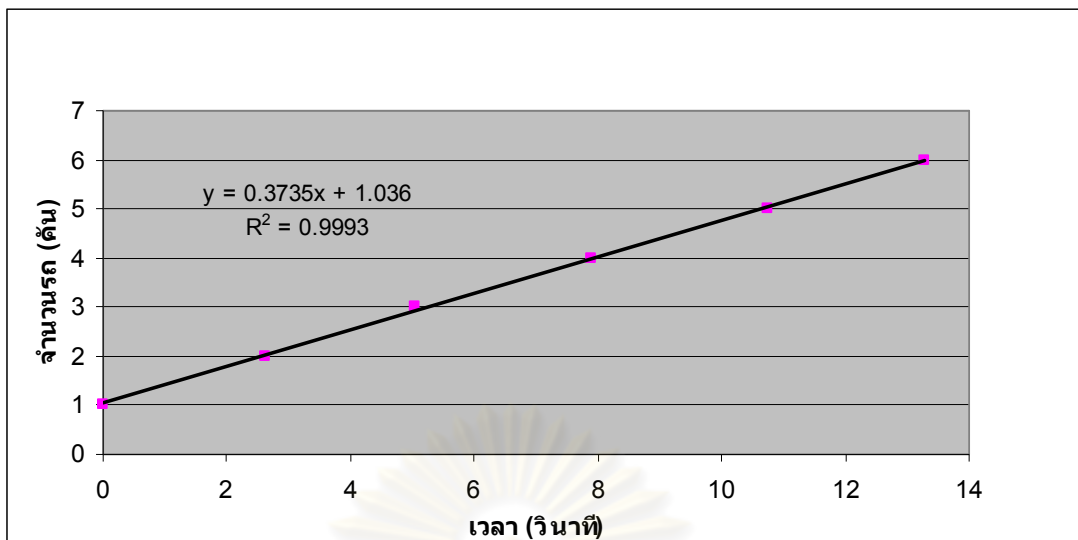
ตารางที่ 4.31 เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCE ของชุดข้อมูลที่ 21

คันที่	ประเภทของรถ	วินาทีที่ผ่านเส้นอ้างอิง
1	รถกระบะ	0.00
2	รถยนต์นั่ง	2.63
3	รถกระบะ	5.03
4	รถกระบะ	7.89
5	รถยนต์นั่ง	10.74
6	รถกระบะ	13.29

จากการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้ค่าความชันของเส้นกราฟเท่ากับ 0.3735 โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.9993 ซึ่งหมายถึงได้ค่าการไหลอิมิตัวของชุดข้อมูลนี้เท่ากับ 0.3735 veh/sec หรือเท่ากับ

$$0.3735 \times 3,600 = 1,345 \text{ vph}$$

จากนั้นทำการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจนครบทั้ง 29 ชุดข้อมูล ซึ่งได้ผลการวิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 4.32



ภาพที่ 4.33 เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้น  
ของชุดข้อมูลที่ 21

ตารางที่ 4.32 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.ลำลูกกา  
กิโลเมตร 12.5

ชุดข้อมูลที่ ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
1	2	0	4	0	6	16.09	1,132
2	2	0	3	0	5	8.31	1,750
3	4	0	1	0	5	10.78	1,367
4	2	0	3	0	5	10.24	1,416
5	3	0	2	0	5	8.76	1,598
6	3	0	2	0	5	9.50	1,567
7	2	0	3	0	5	8.89	1,620
8	0	0	5	0	5	10.12	1,434
9	0	1	4	0	5	12.02	1,179
10	4	1	0	0	5	9.27	1,527
11	1	0	4	0	5	8.43	1,688
12	3	0	2	0	5	9.90	1,429
13	3	0	4	0	7	14.55	1,511
14	0	1	4	0	5	11.04	1,097
15	3	0	2	0	5	9.66	1,469
16	2	0	3	0	5	11.64	1,195

ตารางที่ 4.32 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร 12.5 (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	รถแก่ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
17	3	0	2	0	5	9.62	1,490
18	2	0	3	0	5	11.19	1,264
19	3	0	3	0	6	13.66	1,332
20	5	0	1	0	6	12.32	1,432
21	2	0	4	0	6	13.29	1,345
22	2	0	3	0	5	9.92	1,467
23	2	0	3	0	5	9.17	1,555
24	2	0	3	0	5	10.52	1,389
25	2	0	3	0	5	10.37	1,392
26	2	0	3	0	5	9.32	1,554
27	1	0	4	0	5	10.06	1,404
28	2	0	3	0	5	10.94	1,293
29	4	1	0	0	5	10.94	1,277

ซึ่งจากตารางที่ 4.32 พบว่าค่าเฉลี่ยเลขคณิตของข้อมูลทั้งหมดคือ 1,418.1 คัน/ชั่วโมง และมีส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานคือ 159.6 คัน/ชั่วโมง และจากการหาสัมประสิทธิ์ของสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้

$$t_1 = 3.01 \text{ วินาที}, t_2 = 4.07 \text{ วินาที}, t_3 = 3.24 \text{ วินาที}$$

โดยที่จุดกลับรถจุดนี้ไม่มีรถสามล้อเครื่อง

โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.6812

โดยให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 1 เท่ากับ 1.00 ดังนั้นจะได้

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ เท่ากับ  $4.07/3.01 = 1.35$
- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะ เท่ากับ  $3.24/3.01 = 1.08$

ซึ่งสามารถวิเคราะห์ได้ว่า ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้มีค่ามากกว่าเกณฑ์ที่เหมาะสม ซึ่งเนื่องมาจากจำนวนรถตู้ของจุดกลับรถจุดนี้มีจำนวนน้อย จึงทำให้ค่า



เทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลที่วิเคราะห์ได้นั้นเกิดความคลาดเคลื่อนได้ ส่วนค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะถือว่าอยู่ในเกณฑ์ที่เหมาะสม

#### 4.17 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร 12.5 (หน้าโฮมโปร)(รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก)

จุดกลับรถจุดนี้เป็นจุดกลับรถประเภทมีตำรวจจราจรควบคุมรถที่สวนมา ซึ่งอยู่บนถนนลำลูกกา กิโลเมตรที่ 12.5 บริเวณหน้าโฮมโปร ซึ่งจุดกลับรถจุดนี้มีปริมาณการจราจรทั้ง 2 ทิศทาง และปริมาณรถที่ต้องการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล โดยมีทิศทางของรถก่อนที่จะทำการกลับรถวิ่งมุ่งหน้าทิศตะวันตก ดังแสดงในภาพที่ 4.34

##### 4.17.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันตกมีจำนวน 4 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.30 เมตร ยกเว้นช่องทางรถกลับรถกว้าง 3.00 เมตร
- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันออกมีจำนวน 3 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.30 เมตร
- ความกว้างของช่องทางเลี้ยวกลับรถ ( $W_1$ ) เท่ากับ 11.00 เมตร
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ ) เท่ากับ 1.00 เมตร
- ความกว้างของช่องทางรถเลี้ยว ( $R'_1$ ) เท่ากับ 3.00 เมตร
- ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ( $R'_2$ ) เท่ากับ 9.90 เมตร ซึ่งประกอบด้วยช่องทางจราจร 3 ช่องทาง กว้างช่องทางละ 3.30 เมตร

##### 4.17.2 การเก็บข้อมูลการจราจร

ทำการเก็บข้อมูลการจราจรเมื่อวันที่ 13 ธันวาคม พ.ศ. 2553 เวลา 17:15–18:00น. และวันพุธที่ 15 ธันวาคม พ.ศ. 2553 เวลา 17:10–18:00น. โดยมีสภาพอากาศปลอดโปร่งไม่มีฝนผลกระทบต่อการเก็บข้อมูล มีปริมาณรถทำการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล สภาพการจราจรไม่ติดขัดมากจึงไม่เป็นอุปสรรคต่อการเก็บข้อมูล ซึ่งจากการเก็บข้อมูลเป็นเวลาประมาณ 1 ชั่วโมง 30 นาที ทำให้ได้ข้อมูลที่มีเงื่อนไขตรงตามที่กำหนดจำนวน 26 ชุดข้อมูล

##### 4.17.3 การวิเคราะห์ข้อมูล

จากการเก็บข้อมูลได้จำนวน 26 ชุดข้อมูล ผู้วิจัยได้นำตัวอย่างข้อมูลของชุดข้อมูลที่ 17 ซึ่งมีรถจำนวน 6 คัน มาแสดง ซึ่งตารางที่ 4.33 เป็นข้อมูลเวลาที่รถแต่ละคันผ่านเส้น

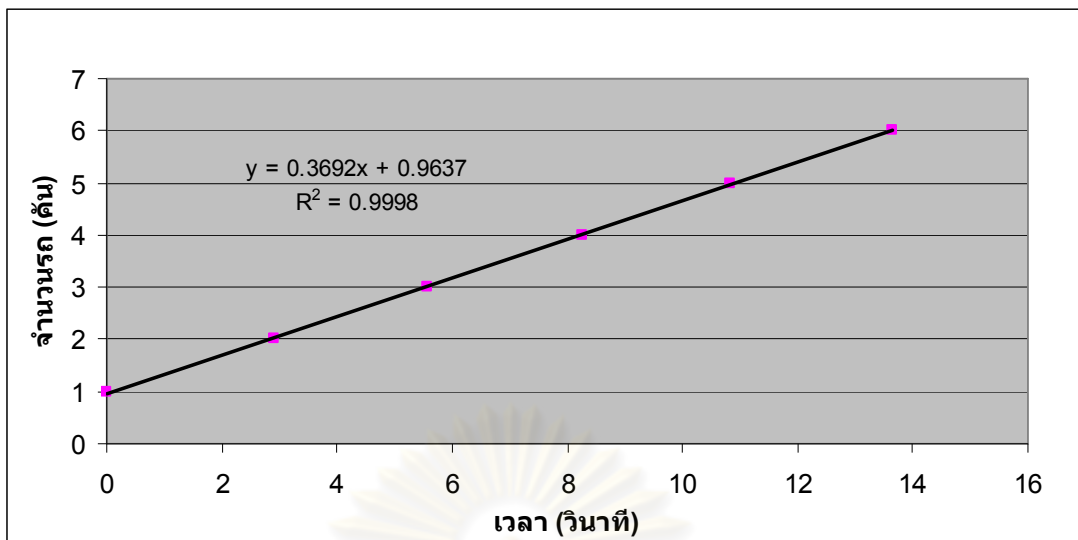
อ้างอิงที่กำหนดไว้ และภาพที่ 4.35 แสดงเส้นกราฟสะสมซึ่งเป็นความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับ จำนวนรถสะสมพร้อมทั้งสมการถดถอยเชิงเส้น ซึ่งโดยเบื้องต้นนี้ยังไม่คำนึงถึงค่า PCE



ภาพที่ 4.34 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร 12.5 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก)

ตารางที่ 4.33 เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCE ของชุดข้อมูลที่ 17

คันที่	ประเภทของรถ	วินาทีที่ผ่านเส้นอ้างอิง
1	รถยนต์นั่ง	0.00
2	รถยนต์นั่ง	2.90
3	รถกระบะ	5.56
4	รถกระบะ	8.27
5	รถยนต์นั่ง	10.84
6	รถกระบะ	13.65



ภาพที่ 4.35 เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 17

จากการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้ค่าความชันของเส้นกราฟเท่ากับ 0.3692 โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.9998 ซึ่งหมายถึงได้ค่าการไหลอิมิตัวของชุดข้อมูลนี้เท่ากับ 0.3692 veh/sec หรือเท่ากับ

$$0.3692 \times 3,600 = 1,329 \text{ vph}$$

จากนั้นทำการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจนครบทั้ง 26 ชุดข้อมูล ซึ่งได้ผลการวิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 4.34

ตารางที่ 4.34 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร 12.5

ชุดข้อมูลที่ ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
1	4	0	1	0	5	11.20	1,315
2	2	2	1	0	5	11.72	1,214
3	2	0	3	0	5	10.59	1,341
4	4	0	2	0	6	14.90	1,182
5	3	0	3	0	6	14.21	1,225
6	0	0	5	0	5	11.91	1,156
7	4	0	3	0	7	15.60	1,358
8	2	0	3	0	5	11.49	1,273

ตารางที่ 4.34 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร 12.5 (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
9	2	0	3	0	5	10.77	1,353
10	3	0	2	0	5	13.03	1,138
11	4	1	0	0	5	10.23	1,399
12	3	0	3	0	6	10.69	1,674
13	1	0	3	0	4	8.43	1,261
14	4	0	4	0	8	19.76	1,283
15	3	0	2	0	5	10.81	1,353
16	1	0	5	0	6	15.34	1,181
17	3	0	3	0	6	13.65	1,329
18	2	0	4	0	6	16.12	1,090
19	2	0	2	0	4	8.25	1,284
20	1	1	3	0	5	11.59	1,219
21	1	0	4	0	5	11.39	1,254
22	3	0	2	0	5	12.98	1,115
23	2	0	4	0	6	14.31	1,243
24	4	0	2	0	6	14.36	1,210
25	1	0	6	0	7	16.84	1,277

ซึ่งจากตารางที่ 4.34 พบว่าค่าเฉลี่ยเลขคณิตของข้อมูลทั้งหมดคือ 1,274.5 คัน/ชั่วโมง และมีส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานคือ 116.0 คัน/ชั่วโมง และจากการหาสัมประสิทธิ์ของสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้

$$t_1 = 2.58 \text{ วินาที}, t_2 = 2.72 \text{ วินาที}, t_3 = 2.78 \text{ วินาที}$$

โดยที่จุดกลับรถจุดนี้ไม่มีรถสามล้อเครื่อง

โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.8471

โดยให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 1 เท่ากับ 1.00 ดังนั้นจะได้

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ เท่ากับ  $2.72/2.58 = 1.05$
- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะ เท่ากับ  $2.78/2.58 = 1.08$

ซึ่งสามารถวิเคราะห์ได้ว่า ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้มีค่าน้อยกว่า จุดกลับรถจุดอื่น ซึ่งเนื่องมาจากจำนวนรถตู้ของจุดกลับรถจุดนี้มีจำนวนน้อย จึงทำให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลที่วิเคราะห์ได้นั้นเกิดความคลาดเคลื่อนได้ ส่วนค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะถือว่าอยู่ในเกณฑ์ที่เหมาะสม

#### 4.18 จุดกลับรถบริเวณ ถ.เสรีไทย หน้าทางเข้าสำนักงานเขตบึงกุ่ม (รถมุ่งหน้าทิศ ตะวันออก)

จุดกลับรถจุดนี้เป็นจุดกลับรถประเภทที่มีตำรวจจราจรควบคุมรถที่สวนมา ซึ่งอยู่บนถนนเสรีไทย หน้าทางเข้าสำนักงานเขตบึงกุ่ม ซึ่งจุดกลับรถจุดนี้มีปริมาณการจราจรทั้ง 2 ทิศทาง และปริมาณรถที่ต้องการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล โดยมีทิศทางของรถก่อนที่จะทำการกลับรถวิ่งมุ่งหน้าทิศตะวันออก ดังแสดงในภาพที่ 4.36

##### 4.18.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันออกมีจำนวน 3 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.30 เมตร (รวมถึงช่องทางรถกลับรถ)
- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศตะวันตกมีจำนวน 4 ช่องทางจราจร ซึ่งมี 3 ช่องทางกว้างช่องทางละ 3.30 เมตร และอีก 1 ช่องทางกว้าง 2.50 เมตร
- ความกว้างของช่องทางเลี้ยวกลับรถ ( $W_1$ ) เท่ากับ 6.70 เมตร
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ ) เท่ากับ 1.00 เมตร
- ความกว้างของช่องทางรอลีี้ยว ( $R_1$ ) เท่ากับ 3.30 เมตร
- ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ( $R_2$ ) เท่ากับ 12.40 เมตร ซึ่งประกอบด้วยช่องทางจราจร 3 ช่องทาง กว้างช่องทางละ 3.30 เมตร และอีก 1 ช่องทางกว้าง 2.50 เมตร

##### 4.18.2 การเก็บข้อมูลการจราจร

ทำการเก็บข้อมูลการจราจรเมื่อวันอังคารที่ 14 ธันวาคม พ.ศ. 2553 เวลา 07:40–07:55น. และวันพุธที่ 15 ธันวาคม พ.ศ. 2553 เวลา 07:20–07:30น. โดยมีสภาพอากาศปลอดโปร่งไม่มีผลกระทบต่อการเก็บข้อมูล มีปริมาณรถทำการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล สภาพการจราจรไม่ติดขัดมากจึงไม่เป็นอุปสรรคต่อการเก็บข้อมูล ซึ่งจากการเก็บข้อมูลเป็นเวลาประมาณ 30 นาที ทำให้ได้ข้อมูลที่มีเงื่อนไขตรงตามที่กำหนดจำนวน 23 ชุดข้อมูล





ภาพที่ 4.36 จุดกลับรถบริเวณ ถ.เสรีไทย หน้าทางเข้าสำนักงานเขตบึงกุ่ม  
(รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก)

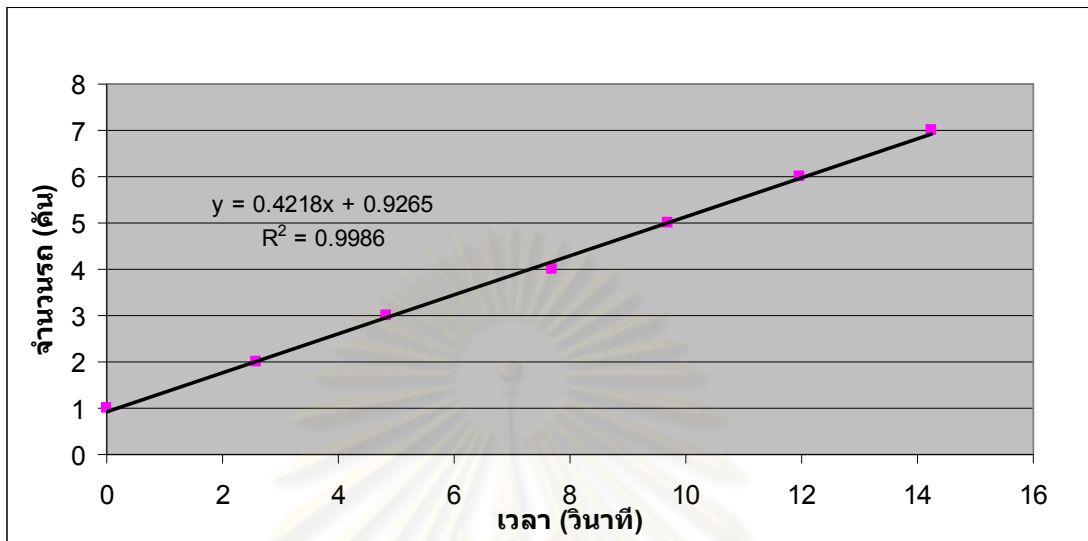
ตารางที่ 4.35 เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCE ของชุดข้อมูลที่ 14

คันที่	ประเภทของรถ	วินาทีที่ผ่านเส้นอ้างอิง
1	รถยนต์นั่ง	0.00
2	รถยนต์นั่ง	2.60
3	รถกระบะ	4.84
4	รถยนต์นั่ง	7.68
5	รถยนต์นั่ง	9.68
6	รถกระบะ	11.96
7	รถยนต์นั่ง	14.24

#### 4.18.3 การวิเคราะห์ข้อมูล

จากการเก็บข้อมูลได้จำนวน 23 ชุดข้อมูล ผู้วิจัยได้นำตัวอย่างข้อมูลของชุดข้อมูลที่ 14 ซึ่งมีรถจำนวน 7 คัน มาแสดง ซึ่งตารางที่ 4.35 เป็นข้อมูลเวลาที่รถแต่ละคันผ่านเส้น

อ้างอิงที่กำหนดไว้ และภาพที่ 4.37 แสดงเส้นกราฟสะสมซึ่งเป็นความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมพร้อมทั้งสมการถดถอยเชิงเส้น ซึ่งโดยเบื้องต้นนี้ยังไม่คำนึงถึงค่า PCE



ภาพที่ 4.37 เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 14

จากการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้ค่าความชันของเส้นกราฟเท่ากับ 0.4218 โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.9986 ซึ่งหมายถึงได้ค่าการไหลอิมิตัวของชุดข้อมูลนี้เท่ากับ 0.4218 veh/sec หรือเท่ากับ

$$0.4218 \times 3,600 = 1,518 \text{ vph}$$

จากนั้นทำการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจนครบทั้ง 23 ชุดข้อมูล ซึ่งได้ผลการวิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 4.36

ซึ่งจากตารางที่ 4.36 พบว่าค่าเฉลี่ยเลขคณิตของข้อมูลทั้งหมดคือ 1,422.9 คัน/ชั่วโมง และมีส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานคือ 219.9 คัน/ชั่วโมง และจากการหาสัมประสิทธิ์ของสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้

$$t_1 = 2.39 \text{ วินาที}, t_2 = 2.20 \text{ วินาที}, t_3 = 2.75 \text{ วินาที}$$

โดยที่จุดกลับรถจุดนี้ไม่มีรถสามล้อเครื่อง

โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.7186

ตารางที่ 4.36 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.เสรีไทย  
 หน้าที่ทางเข้าเขตบึงกุ่ม

ชุดข้อมูล ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
1	4	1	0	0	5	10.43	1,351
2	1	0	4	0	5	10.82	1,333
3	5	1	2	0	8	16.33	1,533
4	3	0	3	0	6	12.56	1,415
5	1	0	3	0	4	7.64	1,415
6	3	0	2	0	5	11.42	1,191
7	4	0	1	0	5	9.90	1,436
8	3	0	2	0	5	12.27	1,202
9	2	0	3	0	5	11.87	1,223
10	1	0	4	0	5	10.20	1,407
11	4	0	2	0	6	14.82	1,175
12	4	0	1	0	5	9.20	1,566
13	4	0	0	0	4	5.41	1,979
14	5	0	2	0	7	14.24	1,518
15	3	0	2	0	5	12.89	1,073
16	3	0	2	0	5	8.41	1,734
17	2	0	3	0	5	8.95	1,634
18	4	0	1	0	5	10.02	1,421
19	3	0	2	0	5	11.73	1,207
20	4	0	0	0	4	6.50	1,673
21	4	0	1	0	5	12.02	1,201
22	4	0	1	0	5	8.02	1,693
23	4	0	1	0	5	9.90	1,454

โดยให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 1 เท่ากับ 1.00 ดังนั้นจะได้

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ เท่ากับ  $2.20/2.39 = 0.92$
- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะ เท่ากับ  $2.75/2.39 = 1.15$

ซึ่งสามารถวิเคราะห์ได้ว่า ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้มีค่าน้อยกว่าเกณฑ์ที่เหมาะสม ซึ่งเนื่องมาจากจำนวนรถตู้ของจุดกลับรถจุดนี้มีจำนวนน้อย จึงทำให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลที่วิเคราะห์ได้นั้นเกิดความคลาดเคลื่อนได้ ส่วนค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะถือว่าอยู่ในเกณฑ์ที่เหมาะสม

#### 4.19 จุดกลับรถบริเวณ ถ.นวมินทร์ หน้าซอย 93 (รถมุ่งหน้าทิศใต้)

จุดกลับรถจุดนี้เป็นจุดกลับรถประเภทมีตำรวจจราจรควบคุมรถที่สวนมา ซึ่งอยู่บนถนนนวมินทร์ หน้าซอยนวมินทร์ 93 ซึ่งจุดกลับรถจุดนี้มีปริมาณการจราจรทั้ง 2 ทิศทาง และปริมาณรถที่ต้องการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล โดยมีทิศทางของรถก่อนที่จะทำการกลับรถวิ่งมุ่งหน้าทิศใต้ ดังแสดงในภาพที่ 4.38

##### 4.19.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศใต้มีจำนวน 4 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.00 เมตร ยกเว้นช่องทางรถกลับรถกว้าง 2.65 เมตร
- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศเหนือมีจำนวน 3 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.00 เมตร
- ความกว้างของช่องทางเลี้ยวกลับรถ ( $W_1$ ) เท่ากับ 11.00 เมตร
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ ) เท่ากับ 1.00 เมตร
- ความกว้างของช่องทางรถเลี้ยว ( $R'_1$ ) เท่ากับ 2.65 เมตร
- ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ( $R'_2$ ) เท่ากับ 9.00 เมตร ซึ่งประกอบด้วยช่องทางจราจร 3 ช่องทาง กว้างช่องทางละ 3.00 เมตร

##### 4.19.2 การเก็บข้อมูลการจราจร

ทำการเก็บข้อมูลการจราจรเมื่อวันที่ 14 ธันวาคม พ.ศ. 2553 เวลา 08:20–08:40น. และวันพุธที่ 15 ธันวาคม พ.ศ. 2553 เวลา 07:45–08:10น. โดยมีสภาพอากาศปลอดโปร่งไม่มีผลกระทบต่อการเก็บข้อมูล มีปริมาณรถทำการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล สภาพการจราจรไม่ติดขัดมากจึงไม่เป็นอุปสรรคต่อการเก็บข้อมูล ซึ่งจากการเก็บข้อมูลเป็นเวลาประมาณ 45 นาที ทำให้ได้ข้อมูลที่มีเงื่อนไขตรงตามที่กำหนดจำนวน 22 ชุดข้อมูล





ภาพที่ 4.38 จุดกลับรถบริเวณ ถ.นวมินทร์ หน้าซอย 93 (รถมุ่งหน้าทิศใต้)

#### 4.19.3 การวิเคราะห์ข้อมูล

จากการเก็บข้อมูลได้จำนวน 22 ชุดข้อมูล ผู้วิจัยได้นำตัวอย่างข้อมูลของชุดข้อมูลที่ 17 ซึ่งมีรถจำนวน 6 คัน มาแสดง ซึ่งตารางที่ 4.37 เป็นข้อมูลเวลาที่รถแต่ละคันผ่านเส้นอ้างอิงที่กำหนดไว้ และภาพที่ 4.39 แสดงเส้นกราฟสะสมซึ่งเป็นความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมพร้อมทั้งสมการถดถอยเชิงเส้น ซึ่งโดยเบื้องต้นนี้ยังไม่คำนึงถึงค่า PCE

ตารางที่ 4.37 เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCE ของชุดข้อมูลที่ 17

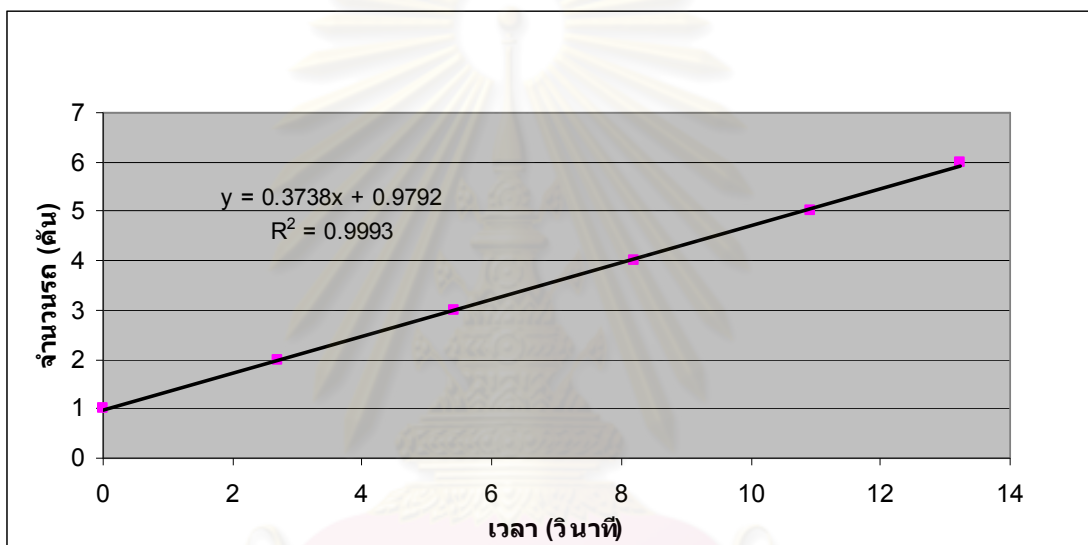
คันที่	ประเภทของรถ	วินาทีที่ผ่านเส้นอ้างอิง
1	รถกระบะ	0.00
2	รถกระบะ	2.70
3	รถกระบะ	5.41
4	รถยนต์นั่ง	8.21
5	รถกระบะ	10.92
6	รถกระบะ	13.22



จากการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้ค่าความชันของเส้นกราฟเท่ากับ 0.3738 โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.9993 ซึ่งหมายถึงได้ค่าการไหลอิมิตัวของชุดข้อมูลนี้เท่ากับ 0.3738 veh/sec หรือเท่ากับ

$$0.3738 \times 3,600 = 1,346 \text{ vph}$$

จากนั้นทำการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจนครบทั้ง 22 ชุดข้อมูล ซึ่งได้ผลการวิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 4.38



ภาพที่ 4.39 เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 17

ซึ่งจากตารางที่ 4.38 พบว่าค่าเฉลี่ยเลขคณิตของข้อมูลทั้งหมดคือ 1,399.5 คัน/ชั่วโมง และมีส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานคือ 115.9 คัน/ชั่วโมง และจากการหาสัมประสิทธิ์ของสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้

$$t_1 = 2.00 \text{ วินาที}, t_3 = 2.35 \text{ วินาที}$$

โดยที่จุดกลับรถจุดนี้ไม่มีรถตู้

โดยที่จุดกลับรถจุดนี้ไม่มีรถสามล้อเครื่อง

โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.8469

ตารางที่ 4.38 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.

นวมินทร์ หน้าซอย 93

ชุดข้อมูล ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
1	5	0	1	0	6	12.38	1,455
2	4	0	2	0	6	13.86	1,299
3	4	0	1	0	5	10.32	1,439
4	4	0	1	0	5	9.79	1,443
5	4	0	1	0	5	10.41	1,387
6	3	0	2	0	5	10.85	1,304
7	2	0	3	0	5	11.12	1,314
8	5	0	1	0	6	10.77	1,695
9	2	0	3	0	5	11.48	1,247
10	2	0	3	0	5	10.58	1,385
11	3	0	2	0	5	9.98	1,426
12	5	0	0	0	5	10.71	1,372
13	3	0	2	0	5	10.87	1,318
14	3	0	2	0	5	12.22	1,154
15	3	0	2	0	5	11.31	1,311
16	5	0	0	0	5	8.80	1,597
17	1	0	5	0	6	13.22	1,346
18	4	0	1	0	5	10.61	1,338
19	5	0	3	0	8	17.43	1,462
20	3	0	3	0	6	12.18	1,500
21	5	0	2	0	7	15.28	1,428
22	3	0	3	0	6	12.21	1,449

โดยให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 1 เท่ากับ 1.00 ดังนั้นจะได้

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะ เท่ากับ  $2.35/2.00 = 1.17$

ซึ่งสามารถวิเคราะห์ได้ว่าค่า PCE ของรถกระบะมีค่ามากกว่าจุดกลับรถจุดอื่น เนื่องจากจุดกลับรถจุดนี้มีค่า  $R'_1$  และค่า  $R'_2$  ค่อนข้างน้อยจึงทำให้รถกระบะใช้เวลาในการกลับรถมากกว่าจุดกลับรถจุดอื่น

#### 4.20 จุดกลับรถบริเวณ ถ.นวมินทร์ หน้าซอย 26 (รถมุ่งหน้าทิศใต้)

จุดกลับรถจุดนี้เป็นจุดกลับรถประเภทที่มีตำรวจจราจรควบคุมรถที่สวนมา ซึ่งอยู่บนถนนนวมินทร์ หน้าซอยนวมินทร์ 26 ซึ่งจุดกลับรถจุดนี้ มีปริมาณการจราจรทั้ง 2 ทิศทาง และปริมาณรถที่ต้องการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล โดยมีทิศทางของรถก่อนที่จะทำการกลับรถวิ่งมุ่งหน้าทิศใต้ ดังแสดงในภาพที่ 4.40



ภาพที่ 4.40 จุดกลับรถบริเวณ ถ.นวมินทร์ หน้าซอย 26 (รถมุ่งหน้าทิศใต้)

##### 4.20.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศใต้มีจำนวน 4 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.00 เมตร ยกเว้นช่องทางรถกลับรถกว้าง 2.40 เมตร
- ถนนฝั่งมุ่งหน้าทิศเหนือมีจำนวน 3 ช่องทางจราจร ความกว้างช่องทางละ 3.00 เมตร
- ความกว้างของช่องทางเลี้ยวกลับรถ ( $W_1$ ) เท่ากับ 8.50 เมตร
- ความกว้างของเกาะกลาง ( $W_2$ ) เท่ากับ 1.20 เมตร
- ความกว้างของช่องทางรถเลี้ยว ( $R'_1$ ) เท่ากับ 2.40 เมตร

- ความกว้างของช่องทางจราจรทั้งหมดของฝั่งที่สวนมา ( $R'_2$ ) เท่ากับ 9.00 เมตร ซึ่งประกอบด้วยช่องทางจราจร 3 ช่องทาง กว้างช่องทางละ 3.00 เมตร

#### 4.20.2 การเก็บข้อมูลการจราจร

ทำการเก็บข้อมูลการจราจรเมื่อวันที่ 16 ธันวาคม พ.ศ. 2553 เวลา 07:45-08:45น. โดยมีสภาพอากาศปลอดโปร่งไม่มีผลกระทบต่อการเก็บข้อมูล มีปริมาณรถทำการกลับรถมากเพียงพอต่อการเก็บข้อมูล สภาพการจราจรไม่ติดขัดมากจึงไม่เป็นอุปสรรคต่อการเก็บข้อมูล ซึ่งจากการเก็บข้อมูลเป็นเวลาประมาณ 1 ชั่วโมง ทำให้ได้ข้อมูลที่มีเงื่อนไขตรงตามที่กำหนดจำนวน 26 ชุดข้อมูล

#### 4.20.3 การวิเคราะห์ข้อมูล

จากการเก็บข้อมูลได้จำนวน 26 ชุดข้อมูล ผู้วิจัยได้นำตัวอย่างข้อมูลของชุดข้อมูลที่ 4 ซึ่งมีรถจำนวน 6 คัน มาแสดง ซึ่งตารางที่ 4.39 เป็นข้อมูลเวลาที่รถแต่ละคันผ่านเส้นอ้างอิงที่กำหนดไว้ และภาพที่ 4.41 แสดงเส้นกราฟสะสมซึ่งเป็นความสัมพันธ์ระหว่างเวลา กับจำนวนรถสะสมพร้อมทั้งสมการถดถอยเชิงเส้น ซึ่งโดยเบื้องต้นนี้ยังไม่คำนึงถึงค่า PCE

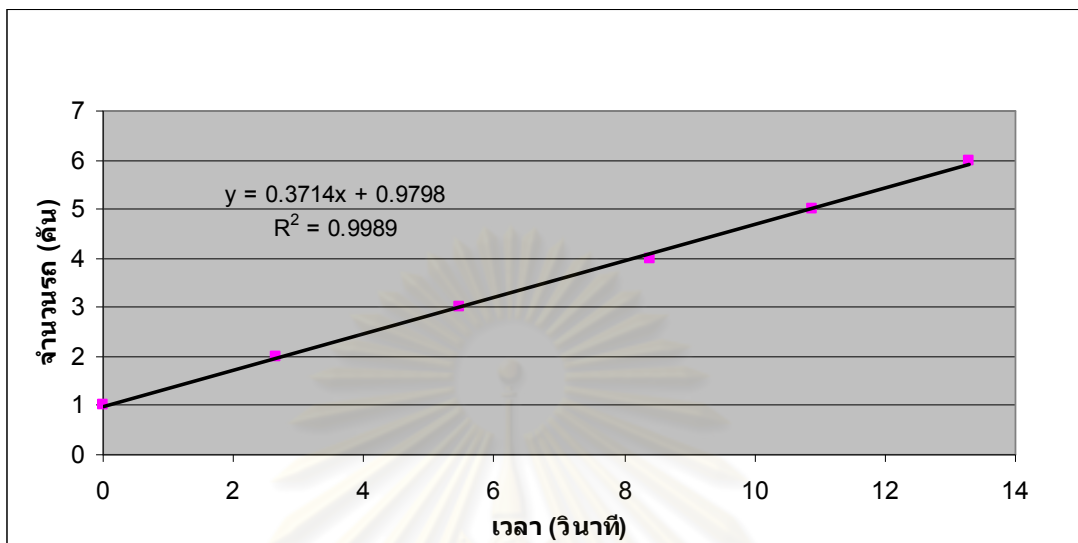
ตารางที่ 4.39 เวลาที่รถผ่านเส้นอ้างอิงโดยไม่คำนึงถึงค่า PCE ของชุดข้อมูลที่ 4

คันที่	ประเภทของรถ	วินาทีที่ผ่านเส้นอ้างอิง
1	รถยนต์นั่ง	0.00
2	รถยนต์นั่ง	2.66
3	รถยนต์นั่ง	5.46
4	รถยนต์นั่ง	8.40
5	รถตู้	10.89
6	รถยนต์นั่ง	13.30

จากการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้ค่าความชันของเส้นกราฟเท่ากับ 0.3714 โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.9989 ซึ่งหมายถึงได้ค่าการไหลอิมิตัวของชุดข้อมูลนี้เท่ากับ 0.3714 veh/sec หรือเท่ากับ

$$0.3714 \times 3,600 = 1,337 \text{ vph}$$

จากนั้นทำการวิเคราะห์ด้วยสมการถดถอยเชิงเส้นจนครบทั้ง 26 ชุดข้อมูล ซึ่งได้ผลการวิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 4.40



ภาพที่ 4.41 เส้นกราฟความสัมพันธ์ระหว่างเวลากับจำนวนรถสะสมและสมการถดถอยเชิงเส้นของชุดข้อมูลที่ 4

ตารางที่ 4.40 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.

นมินทร์ หน้าซอย 26

ชุดข้อมูลที่ ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
1	3	0	2	0	5	15.23	929
2	4	0	1	0	5	11.24	1,281
3	1	0	4	0	5	9.61	1,463
4	5	1	0	0	6	13.30	1,337
5	4	0	1	0	5	11.56	1,263
6	2	0	3	0	5	12.99	1,097
7	5	0	0	0	5	10.45	1,354
8	2	0	3	0	5	13.20	1,087
9	3	0	2	0	5	12.01	1,190
10	5	1	1	0	7	14.50	1,497
11	6	0	0	0	6	13.41	1,336
12	6	0	1	0	7	17.70	1,206
13	4	0	2	0	6	11.47	1,551



ตารางที่ 4.40 ค่าการไหลอิมิตัวทุกชุดข้อมูลและจำนวนรถแต่ละประเภทของจุดกลับรถ ถ.

นวมินทร์ หน้าซอย 26 (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	รถเก๋ง	รถตู้	รถ กระบะ	รถสามล้อ เครื่อง	จำนวนรถ รวม	เวลาที่ใช้ (วินาที)	ค่าการไหล อิมิตัว (vph)
14	7	0	0	0	7	12.39	1,710
15	3	0	2	0	5	11.20	1,293
16	3	0	3	0	6	12.61	1,418
17	3	0	2	0	5	9.76	1,414
18	4	0	2	0	6	12.86	1,385
19	2	0	5	0	7	18.39	1,178
20	3	0	2	0	5	11.83	1,232
21	3	0	2	0	5	10.54	1,384
22	3	0	2	0	5	9.79	1,483
23	3	0	2	0	5	9.49	1,517
24	4	0	1	0	5	12.38	1,147
25	3	0	2	0	5	10.30	1,368
26	5	0	4	0	9	20.36	1,417

ซึ่งจากตารางที่ 4.40 พบว่าค่าเฉลี่ยเลขคณิตของข้อมูลทั้งหมดคือ 1,337.1 คัน/ชั่วโมง และมีส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานคือ 168.6 คัน/ชั่วโมง และจากการหาสัมประสิทธิ์ของสมการถดถอยเชิงเส้นจะได้

$$t_1 = 2.10 \text{ วินาที}, t_2 = 2.09 \text{ วินาที}, t_3 = 2.47 \text{ วินาที}$$

โดยที่จุดกลับรถจุดนี้ไม่มีรถสามล้อเครื่อง

โดยมีค่า  $R^2$  เท่ากับ 0.6782

โดยให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดที่ 1 เท่ากับ 1.00 ดังนั้นจะได้

- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ เท่ากับ  $2.09/2.10 = 1.00$
- ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะ เท่ากับ  $2.47/2.10 = 1.17$

ซึ่งสามารถวิเคราะห์ได้ว่า ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้มีค่าน้อยกว่าจุดกลับรถจุดอื่น ซึ่งเนื่องมาจากจำนวนรถตู้ของจุดกลับรถจุดนี้มีจำนวนน้อย จึงทำให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลที่วิเคราะห์ได้นั้นเกิดความคลาดเคลื่อนได้ ส่วนค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล

บุคคลของรถกระบะถือว่ามีค่ามากกว่าจุดกลับรถจุดอื่น เนื่องจากจุดกลับรถจุดนี้มีค่า  $R'_1$  และค่า  $R'_2$  ค่อนข้างน้อยจึงทำให้รถกระบะใช้เวลาในการกลับรถมากกว่าจุดกลับรถจุดอื่น

#### 4.21 การหาค่าเฉลี่ยค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของจุดกลับรถแต่ละประเภท

ผู้วิจัยจะทำการหาค่าเฉลี่ยค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของจุดกลับรถแต่ละประเภท เพื่อนำไปปรับแก้ค่าอัตราการไหลอ้อมตัวของจุดกลับรถแต่ละจุดในประเภทนั้นๆ และนำไปใช้เป็นแนวทาง สำหรับงานวิจัยที่เกี่ยวข้องกับจุดกลับรถที่มีลักษณะทางกายภาพแตกต่างกันต่อไป โดยกำหนดให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถยนต์นั่งส่วนบุคคลเท่ากับ 1.00 และในการนำค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลมาเฉลี่ยนั้น สำหรับรถตู้ ผู้วิจัยจะนำเฉพาะจุดกลับรถที่มีจำนวนรถตู้ทั้งหมดอย่างน้อย 4 คัน และคิดเป็นร้อยละอย่างน้อย 2.50 จากจำนวนรถรวมทุกชุดข้อมูลที่ทำกรกลับรถ เนื่องจากจุดกลับรถที่มีจำนวนรถตู้น้อยกว่า 4 คัน จะมีส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานจากการวิเคราะห์ข้อมูลมากกว่าจุดกลับรถอื่นอย่างชัดเจน และอาจทำให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลที่ทำการวิเคราะห์หรือออกมา นั้นคลาดเคลื่อนได้ สำหรับรถกระบะ จะนำค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของทุกจุดกลับรถในประเภทนั้นๆ มาเฉลี่ย เนื่องจากในทุกจุดกลับรถมีจำนวนรถกระบะมากเพียงพอต่อการวิเคราะห์หาค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล และสำหรับรถสามล้อเครื่องนั้น มีจุดกลับรถเพียงจุดเดียวที่มีรถชนิดนี้ คือจุดกลับรถบริเวณ ถนนพญาไท (สี่แยกปทุมวัน) และมีจำนวนรถสามล้อเครื่องมากเพียงพอต่อการวิเคราะห์หาค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล ดังนั้นจึงใช้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถสามล้อเครื่องของจุดกลับรถจุดนี้ เป็นตัวแทนของค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถสามล้อเครื่องของจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟควบคุมรถที่สวนมา ส่วนจุดกลับรถประเภทอื่นๆ จะไม่คำนึงถึงค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถสามล้อเครื่อง

สำหรับค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถแต่ละชนิดของแต่ละจุดกลับรถ และค่าเฉลี่ยของจุดกลับรถแต่ละประเภทโดยไม่ตัดค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ของจุดกลับรถที่มีจำนวนรถตู้ต่ำกว่าเกณฑ์ที่กำหนดไว้ สามารถสรุปได้ตามตารางที่ 4.41 และค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถแต่ละชนิดของแต่ละจุดกลับรถ และค่าเฉลี่ยของจุดกลับรถแต่ละประเภทโดยตัดค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ของจุดกลับรถที่มีจำนวนรถตู้ต่ำกว่าเกณฑ์ที่กำหนดไว้ สามารถสรุปได้ตามตารางที่ 4.42 และกำหนดให้

$PCE_1$  แทนค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถยนต์นั่งส่วนบุคคล

$PCE_2$  แทนค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้

$PCE_3$  แทนค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะ

PCE<sub>4</sub> แทนค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถสามล้อเครื่อง

ตารางที่ 4.41 ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถแต่ละชนิดของแต่ละจุดกลับรถและค่าเฉลี่ยของจุดกลับรถแต่ละประเภท

ตำแหน่งจุดกลับรถ	PCE <sub>1</sub>	PCE <sub>2</sub>	PCE <sub>3</sub>	PCE <sub>4</sub>	R <sup>2</sup>
ถ.พญาไท สีแยกพทุมวัน NB	1.00	1.06	1.24	0.72	0.9266
ถ.ลาดพร้าว ซอย 103 WB	1.00	1.10	1.16	-	0.8424
ถ.ลาดพร้าว ซอย 103 EB	1.00	1.05	1.06	-	0.8390
ถ.รามอินทรา ซอย 14 EB	1.00	1.61	1.17	-	0.8297
ถ.รามอินทรา หน้าเซ็นทรัล WB	1.00	0.82	0.98	-	0.8651
ถ.ลาดพร้าว ซอย 114 WB	1.00	1.98	0.95	-	0.8912
ค่าเฉลี่ย (มีสัญญาณไฟ)	1.00	1.27	1.09	0.72	
ถ.ลาดพร้าว ซอย 112 EB	1.00	1.16	1.24	-	0.7689
ถ.รามคำแหง ซอย 118 EB	1.00	1.12	0.98	-	0.7089
ถ.รามคำแหง ซอย 118 WB	1.00	1.29	1.02	-	0.5461
ถ.กิ่งแก้ว ซอย 21 SB	1.00	1.09	1.10	-	0.7999
ถ.รามคำแหง ซอย 96 WB	1.00	1.03	1.08	-	0.6588
ถ.ลาดพร้าว ซอย 62 WB	1.00	1.13	1.26	-	0.7414
ค่าเฉลี่ย (อยู่ระหว่างทางแยก)	1.00	1.14	1.11	-	
ถ.ร่วมเกล้า ซอย 44 NB	1.00	1.39	1.18	-	0.8881
ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร 12.5 EB	1.00	1.35	1.08	-	0.6814
ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร 12.5 WB	1.00	1.05	1.08	-	0.8412
ถ.เสรีไทย เขตบึงกุ่ม EB	1.00	0.92	1.15	-	0.7186
ถ.นวมินทร์ ซอย 93 SB	1.00	-	1.17	-	0.8469
ถ.นวมินทร์ ซอย 26 SB	1.00	1.00	1.17	-	0.6782
ค่าเฉลี่ย (มีตำรวจจราจร)	1.00	1.14	1.14	-	
ถ.รัชดาฯ แยกลาดพร้าว NB	1.00	1.26	1.09	-	0.7595
ถ.ลาดพร้าว ปากทางฯ WB	1.00	-	1.07	-	0.8047
ค่าเฉลี่ย (อยู่ใต้สะพาน)	1.00	1.26	1.08	-	

โดยที่ - หมายถึงไม่สามารถเก็บข้อมูลได้

จากตารางที่ 4.41 สามารถวิเคราะห์ได้ว่าค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ของจุดกลับรถหลายจุดมีค่าที่ไม่น่าจะตรงกับความเป็นจริง เนื่องจากบางจุดมีค่าน้อยกว่า 1.00 บางจุดมีค่ามากกว่า 1.00 เพียงเล็กน้อย หรือบางจุดมีค่ามากเกินไปเกินความเป็นจริง ซึ่งเนื่องมาจากในบาง

จุดกลับรถนั้นมีจำนวนรถตู้ทำการกลับรถน้อยเกินไป จึงทำให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลที่วิเคราะห์ได้นั้นเกิดความคลาดเคลื่อนได้ ผู้วิจัยจึงได้ทำการตัดค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของจุดกลับรถที่มีจำนวนรถตู้ต่ำกว่า 4 คัน และน้อยกว่าร้อยละ 2.50 จากจำนวนรถรวมทุกชุด ข้อมูลของจุดกลับรถจุดนั้น และตัดค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้และรถกระบะที่มีค่าน้อยกว่า 1.00 หรือมากกว่า 1.30 ออก เนื่องจากค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถชนิดหนักเท่ากับ 1.30 (Indonesian HCM, 1996 อ้างถึงใน Leong, 2006) ดังนั้นรถตู้และรถกระบะซึ่งเป็นรถชนิดเบาจึงควรมีค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลน้อยกว่ารถชนิดหนัก แล้วทำการหาค่าเฉลี่ยของค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้และรถกระบะของแต่ละประเภทใหม่ เพื่อความน่าเชื่อถือของข้อมูล ซึ่งตารางที่ 4.42 แสดงค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถแต่ละชนิดของแต่ละจุดกลับรถและค่าเฉลี่ยของจุดกลับรถแต่ละประเภทโดยที่ตัดค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้และรถกระบะบางจุดกลับรถออก

ตารางที่ 4.42 ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถแต่ละชนิดของแต่ละจุดกลับรถและค่าเฉลี่ยของจุดกลับรถแต่ละประเภทโดยตัดค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้บางจุดกลับรถ

ตำแหน่งจุดกลับรถ	PCE <sub>1</sub>	PCE <sub>2</sub>	PCE <sub>3</sub>	PCE <sub>4</sub>	R <sup>2</sup>
ถ.พญาไท สี่แยกปทุมวัน NB	1.00	1.06	1.24	0.72	0.9266
ถ.ลาดพร้าว ซอย 103 WB	1.00	1.10	1.16	-	0.8424
ถ.ลาดพร้าว ซอย 103 EB	1.00	x	1.06	-	0.8390
ถ.รามอินทรา ซอย 14 EB	1.00	x	1.17	-	0.8297
ถ.รามอินทรา หน้าเซ็นทรัล WB	1.00	x	x	-	0.8651
ถ.ลาดพร้าว ซอย 114 WB	1.00	x	x	-	0.8912
ค่าเฉลี่ย (มีสัญญาณไฟ)	1.00	1.08	1.15	0.72	
ถ.ลาดพร้าว ซอย 112 EB	1.00	x	1.24	-	0.7689
ถ.รามคำแหง ซอย 118 EB	1.00	1.12	x	-	0.7089
ถ.รามคำแหง ซอย 118 WB	1.00	x	1.02	-	0.5461
ถ.กิ่งแก้ว ซอย 21 SB	1.00	1.09	1.10	-	0.7999
ถ.รามคำแหง ซอย 96 WB	1.00	x	1.08	-	0.6588
ถ.ลาดพร้าว ซอย 62 WB	1.00	x	1.26	-	0.7414
ค่าเฉลี่ย (อยู่ระหว่างทางแยก)	1.00	1.10	1.14	-	
ถ.ร่วมเกล้า ซอย 44 NB	1.00	x	1.18	-	0.8881
ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร 12.5 EB	1.00	x	1.08	-	0.6814
ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร 12.5 WB	1.00	1.05	1.08	-	0.8412
ถ.เสรีไทย เขตบึงกุ่ม EB	1.00	x	1.15	-	0.7186

ตารางที่ 4.42 ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถแต่ละชนิดของแต่ละจุดกลับรถและค่าเฉลี่ยของจุดกลับรถแต่ละประเภทโดยตัดค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้บางจุดกลับรถ (ต่อ)

ตำแหน่งจุดกลับรถ	PCE <sub>1</sub>	PCE <sub>2</sub>	PCE <sub>3</sub>	PCE <sub>4</sub>	R <sup>2</sup>
ถ.นมินทร์ ซอย 93 SB	1.00	-	1.17	-	0.8469
ถ.นมินทร์ ซอย 26 SB	1.00	x	1.17	-	0.6782
ค่าเฉลี่ย (มีตัวตรวจจรวจ)	1.00	1.05	1.14	-	
ถ.รัชดาฯ แยกลาดพร้าว NB	1.00	1.26	1.09	-	0.7595
ถ.ลาดพร้าว ปากทางฯ WB	1.00	-	1.07	-	0.8047
ค่าเฉลี่ย (อยู่ใต้สะพาน)	1.00	1.26	1.08	-	

โดยที่ - หมายถึงไม่สามารถเก็บข้อมูลได้

และ X แสดงถึงจุดกลับรถที่ตัดค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลออก

จากตารางที่ 4.42 สามารถวิเคราะห์ได้ว่าค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ของจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟ ประเภทอยู่ระหว่างทางแยกและประเภทมีตัวตรวจจรวจมีค่าเท่ากับ 1.08, 1.10 และ 1.05 ตามลำดับ ซึ่งเป็นค่าที่ใกล้เคียงกัน ดังนั้นจึงนำค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้จากจุดกลับรถทั้ง 3 ประเภท รวม 5 จุด มาหาค่าเฉลี่ยซึ่งได้เท่ากับ 1.08 และเสนอให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ที่เป็นตัวแทนของจุดกลับรถทั้ง 3 ประเภทนี้เท่ากับ 1.08 สำหรับจุดกลับรถประเภทอยู่ใต้สะพานมีค่าเท่ากับ 1.26 เนื่องจากปัจจัยทางด้านความสูงของสะพานมีผลต่อค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ ส่วนค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะของจุดกลับรถทุกประเภทมีค่าใกล้เคียงกัน ดังนั้นจึงนำค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะจากจุดกลับรถทั้ง 4 ประเภท รวม 17 จุด มาหาค่าเฉลี่ยซึ่งได้เท่ากับ 1.14 จึงเสนอให้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะที่เป็นตัวแทนของจุดกลับรถทั้ง 4 ประเภทนี้เท่ากับ 1.14 และสำหรับค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถสามล้อเครื่องนั้นเท่ากับ 0.72 เนื่องจากรถสามล้อเครื่องมีความคล่องตัวในการกลับรถมากกว่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลค่อนข้างมาก ซึ่งเป็นค่าที่ได้จากการเก็บข้อมูลจากจุดกลับรถบริเวณถนนพญาไท สีแยกปทุมวัน เพียงจุดเดียว

#### 4.22 การหาค่าอัตราการไหลอ้อมตัว

เมื่อได้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถแต่ละชนิดที่เป็นตัวแทนของจุดกลับรถแต่ละประเภทแล้ว จึงนำค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลนั้นมาทำการปรับแก้อัตราการไหลอ้อมตัวที่ไม่ได้คำนึงถึงชนิดของรถที่ทำการกลับรถ (มีหน่วยเป็น คัน/ชั่วโมง) ให้เป็นอัตราการไหลอ้อมตัวที่คำนึงถึงชนิดของรถที่ทำการกลับรถ (มีหน่วยเป็น หน่วยรถยนต์นั่งส่วนบุคคล/ชั่วโมง) ซึ่งสามารถ



แสดงค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล ค่าการไหลอิมิตัวก่อนปรับแก้ และค่าการไหลอิมิตัวหลังการปรับแก้ได้ดังตารางที่ 4.43

ตารางที่ 4.43 ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล ค่าการไหลอิมิตัวก่อนและหลังการปรับแก้ ของจุดกลับรถต่างๆ

ตำแหน่งจุดกลับรถ	PCE <sub>1</sub>	PCE <sub>2</sub>	PCE <sub>3</sub>	PCE <sub>4</sub>	ค่าการไหลอิมิตัว (vph)	ค่าการไหลอิมิตัวหลังปรับแก้ (PCU/hr)
ถ.พญาไท สีแยกปทุมวัน NB	1.00	1.06	1.24	0.72	1,334.0	1,585.5
ถ.ลาดพร้าว ซอย 103 WB	1.00	1.10	1.16	-	1,371.6	1,694.8
ถ.ลาดพร้าว ซอย 103 EB	1.00	-	1.06	-	1,242.7	1,579.2
ถ.รามอินทรา ซอย 14 EB	1.00	-	1.17	-	1,258.8	1,645.3
ถ.รามอินทรา หน้าเซ็นทรัล WB	1.00	-	-	-	1,321.4	1,733.0
ถ.ลาดพร้าว ซอย 114 WB	1.00	-	-	-	1,334.1	1,701.6
ค่าเฉลี่ย (มีสัญญาณไฟ)	1.00	1.08	1.15	0.72	1,310.4	1,656.5
ถ.ลาดพร้าว ซอย 112 EB	1.00	-	1.24	-	1,191.5	1,531.4
ถ.รามคำแหง ซอย 118 EB	1.00	1.12	-	-	1,257.4	1,649.0
ถ.รามคำแหง ซอย 118 WB	1.00	-	1.02	-	1,230.3	1,693.8
ถ.กิ่งแก้ว ซอย 21 SB	1.00	1.09	1.10	-	1,327.0	1,732.3
ถ.รามคำแหง ซอย 96 WB	1.00	-	1.08	-	1,308.5	1,690.8
ถ.ลาดพร้าว ซอย 62 WB	1.00	-	1.26	-	1,237.8	1,616.6
ค่าเฉลี่ย (อยู่ระหว่างทางแยก)	1.00	1.10	1.14	-	1,258.7	1,652.4
ถ.ร่มเกล้า ซอย 44 NB	1.00	-	1.18	-	1,360.5	1,820.3
ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร12.5 EB	1.00	-	1.08	-	1,418.1	1,893.9
ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร 12.5 WB	1.00	1.05	1.08	-	1,274.5	1,683.4
ถ.เสรีไทย เขตปทุมธานี EB	1.00	-	1.15	-	1,422.9	1,868.8
ถ.นวมินทร์ ซอย 93 SB	1.00	-	1.17	-	1,399.5	1,790.0
ถ.นวมินทร์ ซอย 26 SB	1.00	-	1.17	-	1,337.0	1,709.8
ค่าเฉลี่ย (มีตำรวจจราจร)	1.00	1.05	1.14	-	1,368.8	1,794.4
ถ.รัชดาฯ แยกลาดพร้าว NB	1.00	1.26	1.09	-	1,256.7	1,605.3
ถ.ลาดพร้าว ปากทางฯ WB	1.00	-	1.07	-	1,118.0	1,407.2
ค่าเฉลี่ย (อยู่ใต้สะพาน)	1.00	1.26	1.08	-	1,187.4	1,506.3

จากนั้นจึงนำค่าอัตราการไหลอิมิต์ที่ถูกปรับแก้โดยค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลแล้ว  
ไปทำการวิเคราะห์หาความสัมพันธ์กับปัจจัยทางกายภาพต่าง ๆ ด้วยวิธีสมการถดถอยเชิงเส้นใน  
บทต่อไป



ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

## บทที่ 5

### การวิเคราะห์ความสัมพันธ์ระหว่างอัตราการไหลอิมตัวกับปัจจัยทางกายภาพ

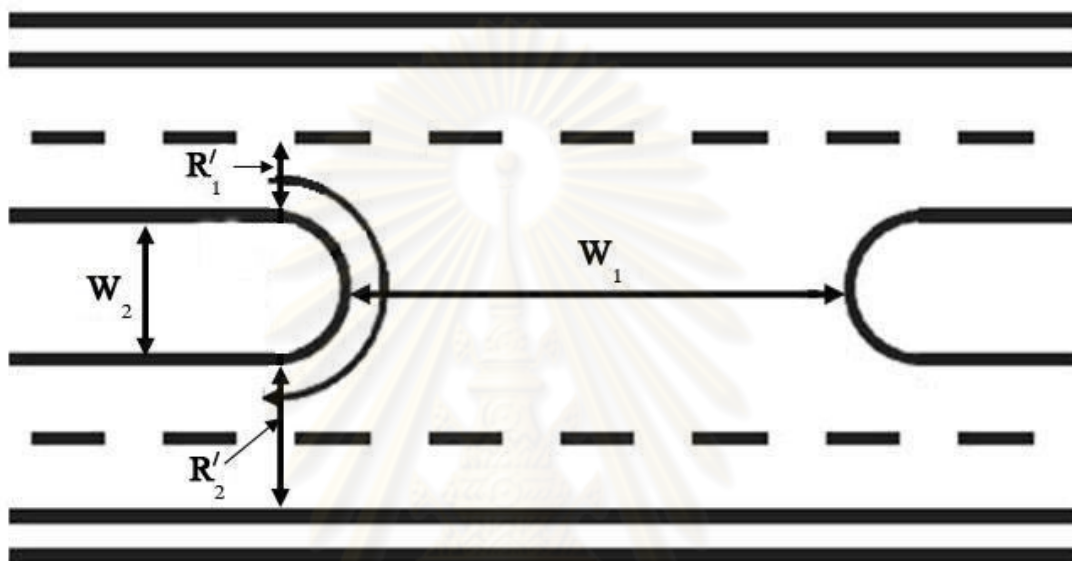
ในบทนี้ผู้วิจัยจะนำข้อมูลค่าการไหลอิมตัวที่เป็นตัวแทนของแต่ละจุดกัลบรถ มาวิเคราะห์หาความสัมพันธ์กับปัจจัยทางกายภาพต่าง ๆ โดยวิธีการวิเคราะห์สหสัมพันธ์และวิธีสมการถดถอยเชิงเส้น โดยใช้ค่าการไหลอิมตัวที่ได้รับการปรับแก้โดยค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลที่เป็นตัวแทนของจุดกัลบรถแต่ละประเภท และสามารถสรุปข้อมูลค่าอัตราการไหลอิมตัวที่ปรับแก้แล้วและขนาดของปัจจัยทางกายภาพของจุดกัลบรถแต่ละจุดได้ดังตารางที่ 5.1

ตารางที่ 5.1 ค่าอัตราการไหลอิมตัวและลักษณะทางกายภาพของจุดกัลบรถต่างๆ

ตำแหน่งจุดกัลบรถ	ค่าการไหลอิมตัว (PCU/hr)	$R'_1$	$R'_2$	$W_1$	$W_2$	H
ถ.พญาไท สีแยกปทุมวัน NB	1,585.5	2.30	11.60	10.00	1.00	-
ถ.ลาดพร้าว ซอย 103 WB	1,694.8	2.40	8.85	3.00	0.70	-
ถ.ลาดพร้าว ซอย 103 EB	1,579.2	2.30	8.25	3.00	0.70	-
ถ.รามอินทรา ซอย 14 EB	1,645.3	3.25	14.00	9.50	2.50	-
ถ.รามอินทรา หน้าเซ็นทรัล WB	1,733.0	2.55	13.20	9.00	1.45	-
ถ.ลาดพร้าว ซอย 114 WB	1,701.6	2.85	9.00	5.30	0.70	-
ค่าเฉลี่ย (มีสัญญาณไฟ)	1,656.5	2.61	10.82	6.63	1.18	-
ถ.ลาดพร้าว ซอย 112 EB	1,531.4	2.35	8.85	4.20	0.70	-
ถ.รามคำแหง ซอย 118 EB	1,649.0	3.00	9.90	3.10	1.50	-
ถ.รามคำแหง ซอย 118 WB	1,693.8	3.00	9.90	3.10	1.50	-
ถ.กิ่งแก้ว ซอย 21 SB	1,732.3	3.75	14.00	8.00	0.80	-
ถ.รามคำแหง ซอย 96 WB	1,690.8	3.00	10.20	8.50	1.50	-
ถ.ลาดพร้าว ซอย 62 WB	1,616.6	2.35	9.30	7.50	0.70	-
ค่าเฉลี่ย (อยู่ระหว่างทางแยก)	1,652.4	2.91	10.36	5.73	1.12	-
ถ.ร่วมเกล้า ซอย 44 NB	1,820.3	3.40	10.20	10.00	1.50	-
ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร 12.5 EB	1,893.9	3.00	9.90	11.00	1.00	-
ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร 12.5 WB	1,683.4	3.00	9.90	11.00	1.00	-
ถ.เสรีไทย เขตบึงกุ่ม EB	1,868.8	3.30	12.40	6.70	1.00	-
ถ.นวมินทร์ ซอย 93 SB	1,790.0	2.65	9.00	11.00	1.00	-
ถ.นวมินทร์ ซอย 26 SB	1,709.8	2.40	9.00	8.50	1.20	-
ค่าเฉลี่ย (มีตำรวจจราจร)	1,794.4	2.96	10.07	9.70	1.12	-

ตารางที่ 5.1 ค่าอัตราการไหลอิมิตัวและลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถต่างๆ (ต่อ)

ตำแหน่งจุดกลับรถ	ค่าการไหลอิมิตัว (PCU/hr)	$R'_1$	$R'_2$	$W_1$	$W_2$	$H$
ถ.รัชดาฯ แยกลาดพร้าว NB	1,605.3	2.90	8.70	7.50	16.80	3.50
ถ.ลาดพร้าว ปากทางฯ WB	1,407.2	2.00	5.00	9.80	5.70	4.30
ค่าเฉลี่ย (อยู่ใต้สะพาน)	1,506.3	2.45	6.85	8.65	11.25	3.90



ภาพที่ 5.1 ลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถ

ซึ่งค่าลักษณะทางกายภาพต่าง ๆ ของจุดกลับรถสามารถแสดงได้ดังภาพที่ 5.1 จากนั้น จะทำการหาค่าสหสัมพันธ์ระหว่างปัจจัยทางกายภาพแต่ละตัวแปรกับค่าอัตราการไหลอิมิตัว ซึ่งในงานวิจัยนี้ได้กำหนดระดับนัยสำคัญไว้ที่ 80% เนื่องจากจุดกลับรถแต่ละประเภทสามารถเก็บข้อมูลได้เพียง 6 จุด โดยถ้าค่า significant จากการวิเคราะห์สหสัมพันธ์มีค่าน้อยกว่า 0.20 ถือว่าตัวแปรมิสหสัมพันธ์กับค่าอัตราการไหลอิมิตัว โดยแยกวิเคราะห์เป็นแต่ละประเภทจุดกลับรถได้ ดังนี้

### 5.1 จุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟควบคุม

สามารถแสดงค่าสหสัมพันธ์ระหว่างปัจจัยทางกายภาพแต่ละตัวแปรกับค่าอัตราการไหลอิมิตัว ได้ดังตารางที่ 5.2

ตารางที่ 5.2 ค่าสหสัมพันธ์ระหว่างปัจจัยทางกายภาพกับค่าอัตราการไหลอิมตัวของจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟ

ประเภทจุดกลับรถ	ค่าสถิติ	ตัวแปร			
		$R'_1$	$R'_2$	$W_1$	$W_2$
มีสัญญาณไฟ	correlation	0.307	0.168	-0.008	0.069
	sig.	0.554	0.750	0.988	0.897

จากตารางที่ 5.2 สรุปได้ว่าที่ระดับนัยสำคัญ 80% ตัวแปรแต่ละตัวไม่มีความสัมพันธ์กับค่าอัตราการไหลอิมตัวอย่างมีนัยสำคัญ ดังนั้นจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟควบคุม ปัจจัยทางกายภาพไม่มีความสัมพันธ์กับค่าอัตราการไหลอิมตัว

## 5.2 จุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยก

สามารถแสดงค่าสหสัมพันธ์ระหว่างปัจจัยทางกายภาพแต่ละตัวแปรกับค่าอัตราการไหลอิมตัว ได้ดังตารางที่ 5.3

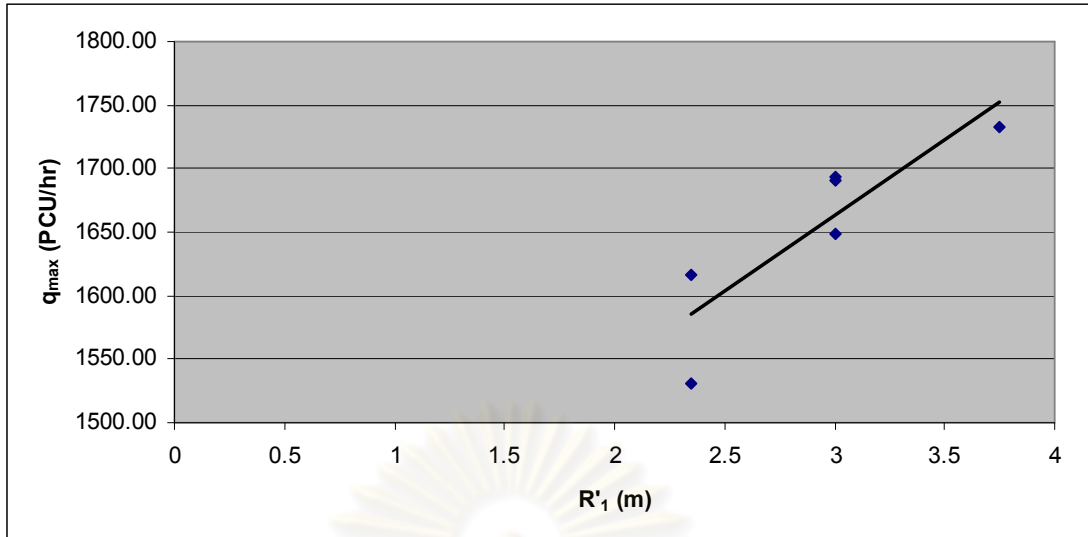
ตารางที่ 5.3 ค่าสหสัมพันธ์ระหว่างปัจจัยทางกายภาพกับค่าอัตราการไหลอิมตัวของจุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยก

ประเภทจุดกลับรถ	ค่าสถิติ	ตัวแปร			
		$R'_1$	$R'_2$	$W_1$	$W_2$
อยู่ระหว่างแยก	correlation	0.870	0.739	0.342	0.461
	sig.	0.024	0.094	0.507	0.358

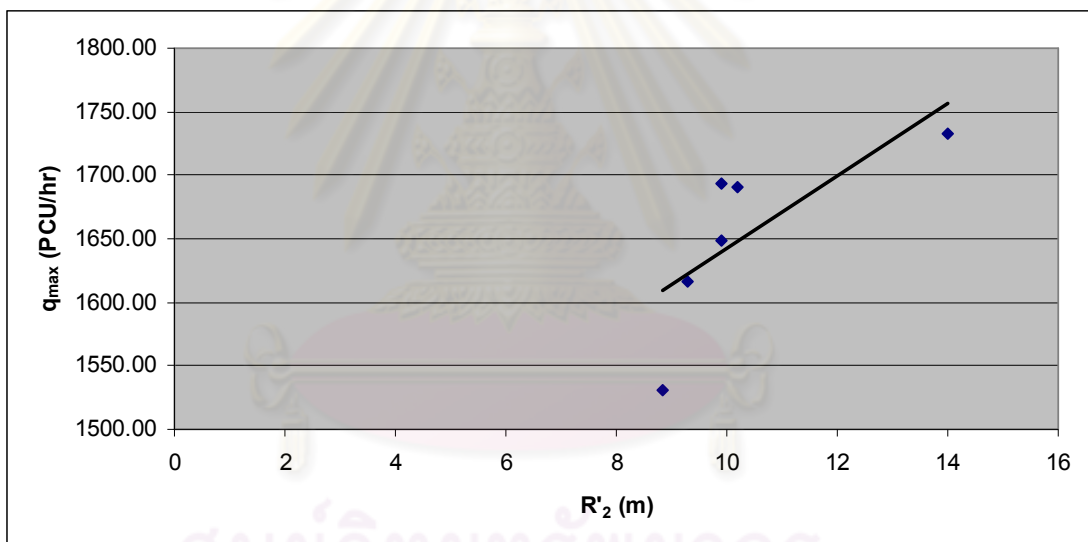
จากตารางที่ 5.3 สรุปได้ว่าที่ระดับนัยสำคัญ 80% ค่า  $R'_1$  และค่า  $R'_2$  มีความสัมพันธ์ทางบวกกับค่าอัตราการไหลอิมตัวอย่างมีนัยสำคัญโดยสามารถแสดงแนวโน้มความสัมพันธ์ได้ดังภาพที่ 5.2 และภาพที่ 5.3 ตามลำดับ ส่วนค่า  $W_1$  และค่า  $W_2$  ไม่มีความสัมพันธ์กับค่าอัตราการไหลอิมตัวอย่างมีนัยสำคัญ

จากนั้นทำการตัดตัวแปร 2 ตัวแปรที่ไม่มีความสัมพันธ์กับค่าอัตราการไหลอิมตัวอย่างมีนัยสำคัญออก แล้วทำการวิเคราะห์หาความสัมพันธ์ระหว่างค่าอัตราการไหลอิมตัวกับขนาดของปัจจัยทางกายภาพของจุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยก ซึ่งสามารถสรุปค่าสัมประสิทธิ์ของสมการรวมถึงค่า  $p$ -value และค่า  $R^2$  ได้ดังแสดงในตารางที่ 5.4





ภาพที่ 5.2 ความสัมพันธ์ระหว่างค่า  $R'_1$  กับอัตราการไหลอิมิตัวของจุดกลับรถประเภท อยู่ระหว่างทางแยก



ภาพที่ 5.3 ความสัมพันธ์ระหว่างค่า  $R'_2$  กับอัตราการไหลอิมิตัวของจุดกลับรถประเภท อยู่ระหว่างทางแยก

ตารางที่ 5.4 ค่าสัมประสิทธิ์ของตัวแปร ค่า  $p$ -value และค่า  $R^2$  ของสมการความสัมพันธ์ระหว่าง ค่าอัตราการไหลอิมิตัวกับขนาดของปัจจัยทางกายภาพของจุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยก

ประเภทจุดกลับรถ	สัมประสิทธิ์	$R'_1$ (เมตร)	$R'_2$ (เมตร)	$W_1$ (เมตร)	$W_2$ (เมตร)	constant	$R^2$
อยู่ระหว่างทางแยก	$\beta$	161.12	-12.93	-	-	1,317.75	0.7748
	$p$ -value	0.18	0.65	-	-	0.00	

จากตารางที่ 5.4 จะเห็นว่าค่า  $R'_2$  ไม่มีความสัมพันธ์กับค่าอัตราการไหลอิมิตัวที่ระดับนัยสำคัญ 80% จึงทำการตัดตัวแปร  $R'_2$  ออกแล้วทำการวิเคราะห์หาความสัมพันธ์ระหว่างค่าอัตราการไหลอิมิตัวกับขนาดของปัจจัยทางกายภาพของจุดกลับประเภทอยู่ระหว่างทางแยกอีกครั้งหนึ่ง ซึ่งสามารถหาความสัมพันธ์ดังกล่าวได้ดังสมการที่ 5.1

$$q_{\max} = 119.19R'_1 + 1,305.72 \quad (R^2 = 0.7561) \quad (5.1)$$

### 5.3 จุดกลับรถประเภทมีตำรวจจราจรควบคุม

สามารถแสดงค่าสหสัมพันธ์ระหว่างปัจจัยทางกายภาพแต่ละตัวแปรกับค่าอัตราการไหลอิมิตัว ได้ดังตารางที่ 5.5

ตารางที่ 5.5 ค่าสหสัมพันธ์ระหว่างปัจจัยทางกายภาพกับค่าอัตราการไหลอิมิตัวของจุดกลับรถประเภทมีตำรวจจราจร

ประเภทจุดกลับรถ	ค่าสถิติ	ตัวแปร			
		$R'_1$	$R'_2$	$W_1$	$W_2$
มีตำรวจจราจร	correlation	0.530	0.520	-0.181	-0.046
	sig.	0.280	0.290	0.732	0.932

จากตารางที่ 5.5 สามารถสรุปได้ว่าที่ระดับนัยสำคัญ 80% ตัวแปรแต่ละตัวไม่มีความสัมพันธ์กับค่าอัตราการไหลอิมิตัวอย่างมีนัยสำคัญ ดังนั้นจุดกลับรถประเภทมีตำรวจจราจรควบคุม ปัจจัยทางกายภาพไม่มีความสัมพันธ์กับค่าอัตราการไหลอิมิตัว

### 5.4 สรุปผลการวิเคราะห์ความสัมพันธ์ระหว่างอัตราการไหลอิมิตัวกับปัจจัยทางกายภาพ

ปัจจัยที่มีผลต่อค่าการไหลอิมิตัวของจุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยกคือค่า  $R'_1$  เนื่องจากความกว้างของช่องทางรถเลี้ยวเป็นค่าที่เกี่ยวข้องโดยตรงกับการเลี้ยวกลับรถ ส่วนจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟและประเภทมีตำรวจจราจรปัจจัยทางกายภาพไม่มีความสัมพันธ์กับค่าอัตราการไหลอิมิตัวที่ระดับนัยสำคัญ 80% ส่วนค่า  $R'_2$  สำหรับข้อมูลที่เก็บได้นั้นส่วนใหญ่จะมีค่ามากกว่า 7.8 เมตร ซึ่งเป็นค่ามากที่สุดสำหรับวงเลี้ยวในการกลับรถจากงานวิจัยเรื่องการออกแบบสถานที่จอดรถและการเดินรถสำหรับรถส่วนบุคคล (U.S. Department of Defense, 2004) จึงไม่มีผลต่อค่าอัตราการไหลอิมิตัว และจุดกลับรถประเภทอยู่ใต้สะพานข้ามทางแยกสามารถเก็บข้อมูลได้เพียง 2 จุดกลับรถ จึงไม่สามารถหาความสัมพันธ์ได้

ในบทต่อไปผู้วิจัยจะทำการวิเคราะห์ถึงผลของการตามกันของรถต่างชนิดกัน ซึ่งจะทำให้ได้ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของการที่รถต่างชนิดกลับรถตามรถชนิดต่างๆกัน เพื่อสามารถนำไปใช้ประโยชน์ในการจัดการจราจรต่อไปได้



ศูนย์วิทยพัทยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

## บทที่ 6

### การศึกษาผลของการตามกันของรถต่างชนิดกันที่ทำการกลับรถ

การศึกษาผลของการตามกันของรถต่างชนิดกันที่ทำการกลับรถจะทำให้ทราบถึงผลของลำดับของรถแต่ละชนิดในการกลับรถตามรถต่างชนิดกัน เพื่อสามารถนำไปใช้ประโยชน์ในการจัดการจราจร เช่น การกำหนดช่องทางเฉพาะสำหรับรถแต่ละชนิดในการกลับรถ เป็นต้น โดยมีรายละเอียดวิธีการวิเคราะห์ข้อมูลดังนี้

#### 6.1 รายละเอียดการวิเคราะห์ผลของการกลับรถตามกัน

การวิเคราะห์ผลของการกลับรถตามกันนั้นจะวิเคราะห์แยกตามประเภทของจุดกลับรถ เพื่อให้มีจำนวนข้อมูลเพียงพอต่อการทดสอบสมมติฐานว่าการที่รถแต่ละชนิดทำการกลับรถตามรถชนิดต่างๆกันนั้น มีผลต่อเวลาที่ใช้ในการกลับรถหรือไม่ โดยการทดสอบสมมติฐานว่าเวลาที่รถแต่ละชนิดใช้ในการกลับรถตามรถชนิดต่างๆกันนั้น มีค่าแตกต่างกันอย่างมีนัยสำคัญที่ระดับความเชื่อมั่น 95% หรือไม่ โดยวิธีวิเคราะห์ความแปรปรวนแบบทางเดียว ซึ่งในเบื้องต้นจะทำการหาขนาดกลุ่มตัวอย่างที่เหมาะสมในการนำข้อมูลมาวิเคราะห์ในกรณีที่ประชากรมีจำนวนไม่แน่นอนซึ่งในการวิเคราะห์นี้ขนาดกลุ่มตัวอย่างคือจำนวนรถน้อยที่สุดในแต่ละชนิดการกลับรถตามกันที่สามารถนำมาข้อมูลมาวิเคราะห์ได้จากสูตร

$$n = \frac{Z^2 \sigma^2}{e^2} \quad (6.1)$$

โดยที่  $n$  คือ ขนาดกลุ่มตัวอย่างที่เหมาะสม

$Z$  คือ ค่าทางสถิติที่ขึ้นอยู่กับระดับนัยสำคัญ ซึ่งในที่นี้ใช้ระดับนัยสำคัญ 95% จึงมีค่า  $Z = 1.96$

$\sigma$  คือ ค่าเบี่ยงเบนมาตรฐานของเวลาที่รถใช้ในการกลับรถตามกันซึ่งจากการเก็บข้อมูลพบว่า

- จุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟมีค่าเบี่ยงเบนมาตรฐานอยู่ในช่วง 0.45 ถึง 0.56 วินาที และมีค่าเฉลี่ยของค่าเบี่ยงเบนมาตรฐานเท่ากับ 0.50 วินาที

- จุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยกมีค่าเบี่ยงเบนมาตรฐานอยู่ในช่วง 0.54 ถึง 0.69 วินาที และมีค่าเฉลี่ยของค่าเบี่ยงเบนมาตรฐานเท่ากับ 0.60 วินาที
  - จุดกลับรถประเภทมีตำรวจจราจรมีค่าเบี่ยงเบนมาตรฐานอยู่ในช่วง 0.47 ถึง 0.48 วินาที และมีค่าเฉลี่ยของค่าเบี่ยงเบนมาตรฐานเท่ากับ 0.48 วินาที
  - จุดกลับรถประเภทอยู่ใต้สะพานข้ามทางแยกมีค่าเบี่ยงเบนมาตรฐานอยู่ในช่วง 0.68 ถึง 0.76 วินาที และมีค่าเฉลี่ยของค่าเบี่ยงเบนมาตรฐานเท่ากับ 0.71 วินาที
- e คือ ความคลาดเคลื่อนที่ยอมรับให้เกิดขึ้น ซึ่งในงานวิจัยนี้กำหนดให้เท่ากับ 0.2 วินาที

ซึ่งการกลับรถตามกันชนิดใดที่มีจำนวนข้อมูลน้อยกว่าที่คำนวณได้ของจุดกลับรถแต่ละประเภทจะไม่นำมาร่วมทดสอบสมมติฐาน จากนั้นจึงใช้วิธีวิเคราะห์ความแปรปรวนในการวิเคราะห์ว่าการกลับรถตามกันชนิดใดที่แตกต่างกัน แต่ถ้าพบว่ากลุ่มตัวอย่างที่นำมาทดสอบสมมติฐานมีเพียง 2 กลุ่ม จะใช้วิธี t-Test ในการทดสอบและสรุปผลว่าการกลับรถตามหลังรถชนิดใดชนิดหนึ่งนั้น มีผลทำให้เวลาที่ใช้ในการกลับรถแตกต่างจากการกลับรถตามรถชนิดอื่นๆ หรือไม่

โดยผลการวิเคราะห์ผลของการกลับรถตามกันของจุดกลับรถแต่ละประเภทมีรายละเอียดดังต่อไปนี้

## 6.2 จุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟควบคุม

ข้อมูลจำนวนรถชนิดต่างๆ ที่ทำการกลับรถตามรถชนิดต่างๆ กัน และเวลารวมที่รถทุกคันใช้ในการกลับรถของแต่ละชุดข้อมูลของจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟควบคุมแต่ละจุดสามารถแสดงได้ในภาคผนวก ก ตารางที่ ก1 ถึงตารางที่ ก6 และจำนวนข้อมูลของการกลับรถตามกันแต่ละชนิดสามารถแสดงได้ดังตารางที่ 6.1 ซึ่งค่าเบี่ยงเบนมาตรฐานของเวลาที่รถใช้ในการกลับรถเท่ากับ 0.50 วินาที จึงสามารถคำนวณขนาดของกลุ่มตัวอย่างที่เหมาะสมได้เท่ากับ 24 คัน

จากนั้นเลือกเฉพาะชนิดของการกลับรถตามกันที่มีจำนวนข้อมูลมากกว่า 24 คัน และทำการทดสอบสมมติฐานเวลาที่รถแต่ละชนิดใช้ในการกลับรถตามรถชนิดต่างๆ โดยวิธี t-Test เนื่องจากหลังจากตัดกลุ่มตัวอย่างที่มีจำนวนรถน้อยกว่า 24 คันแล้ว ทำให้มีกลุ่มตัวอย่างที่เหลือเพียง 2 กลุ่ม ต่อ 1 ชนิดรถที่ตามเท่านั้น จึงใช้วิธี t-Test ในการทดสอบสมมติฐาน ซึ่งสามารถแสดงผลการวิเคราะห์ข้อมูลของจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟได้ดังตารางที่ 6.2



ตารางที่ 6.1 จำนวนข้อมูลของการกลับรถตามกันแต่ละชนิดจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟ

ชนิดของรถ	จำนวนข้อมูล
1 ตาม 1	313
1 ตาม 2	16*
1 ตาม 3	133
2 ตาม 1	14*
2 ตาม 2	2*
2 ตาม 3	5*
3 ตาม 1	132
3 ตาม 2	3*
3 ตาม 3	71

โดยที่ \* หมายถึงข้อมูลที่ไม่ถูกนำไปทดสอบสมมติฐาน

และ 1 คือ รถยนต์นั่งส่วนบุคคล

2 คือ รถตู้

3 คือ รถกระบะ

ตารางที่ 6.2 ผลการทดสอบสมมติฐานเวลาที่ใช้ในการกลับรถตามกันของจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟควบคุม

ชนิดของรถ	$\bar{x}_1$	$n_1$	$\bar{x}_2$	$n_2$	$t$ Stat	$t$ Critical	สรุป
1,1 กับ 1,3	2.70	313	2.91	133	-3.99	1.97	แตกต่าง
3,1 กับ 3,3	2.66	132	2.87	71	-2.63	1.98	แตกต่าง

โดยที่ 1, 1 คือ รถชนิดที่ 1 ตามหลังรถชนิดที่ 1

1, 3 คือ รถชนิดที่ 1 ตามหลังรถชนิดที่ 3

3, 1 คือ รถชนิดที่ 3 ตามหลังรถชนิดที่ 1

3, 3 คือ รถชนิดที่ 3 ตามหลังรถชนิดที่ 3

และ  $\bar{x}_1$  คือ ค่าเฉลี่ยเวลาที่รถใช้ในการกลับรถของกลุ่มตัวอย่างกลุ่มที่ 1 (วินาที)

$\bar{x}_2$  คือ ค่าเฉลี่ยเวลาที่รถใช้ในการกลับรถของกลุ่มตัวอย่างกลุ่มที่ 2 (วินาที)

$n_1$  คือ จำนวนข้อมูลของกลุ่มตัวอย่างกลุ่มที่ 1 (คัน)

$n_2$  คือ จำนวนข้อมูลของกลุ่มตัวอย่างกลุ่มที่ 2 (คัน)

จากตารางที่ 6.2 สามารถสรุปได้ว่าเวลาที่รถยนต์นั่งส่วนบุคคลใช้ในการกลับรถตามรถยนต์นั่งส่วนบุคคลน้อยกว่าเวลาที่รถยนต์นั่งส่วนบุคคลใช้ในการกลับรถตามรถกระบะและเวลา

ที่รถกระบะใช้ในการกลับรถตามรถยนต์นั่งส่วนบุคคลน้อยกว่าเวลาที่รถกระบะใช้ในการกลับรถตามรถกระบะอย่างมีนัยสำคัญ เนื่องจากรถยนต์นั่งส่วนบุคคลมีขนาดเล็กกว่ารถชนิดอื่น ทำให้รถที่ตามหลังมีระยะการมองเห็นที่ดี รถตู้มีขนาดใหญ่จึงมีผลต่อระยะมองเห็นและรถกระบะมีขนาดใหญ่จึงทำให้รถที่ตามหลังต้องใช้ความระมัดระวังในการกลับรถมากขึ้น ส่วนเวลาที่ใช้ในการกลับรถชนิดอื่น ไม่สามารถสรุปผลได้เนื่องจากข้อมูลมีจำนวนน้อย

### 6.3 จุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยก

ข้อมูลจำนวนรถชนิดต่างๆ ที่ทำการกลับรถตามรถชนิดต่างๆ กัน และเวลารวมที่รถทุกคันใช้ในการกลับรถของแต่ละชุดข้อมูลของจุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยกแต่ละจุดสามารถแสดงได้ในภาคผนวก ก ตารางที่ ก7 ถึงตารางที่ ก12 และจำนวนข้อมูลของการกลับรถตามกันแต่ละชนิดสามารถแสดงได้ดังตารางที่ 6.3 ซึ่งค่าเบี่ยงเบนมาตรฐานของเวลาที่รถใช้ในการกลับรถเท่ากับ 0.60 วินาที จึงสามารถคำนวณขนาดของกลุ่มตัวอย่างที่เหมาะสมได้เท่ากับ 35 คัน

ตารางที่ 6.3 จำนวนข้อมูลของการกลับรถตามกันแต่ละชนิดจุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยก

ชนิดของรถ	จำนวนข้อมูล
1 ตาม 1	168
1 ตาม 2	6*
1 ตาม 3	133
2 ตาม 1	12*
2 ตาม 2	-
2 ตาม 3	6*
3 ตาม 1	136
3 ตาม 2	9*
3 ตาม 3	122

โดยที่ \* หมายถึงข้อมูลที่ไม่ถูกนำไปทดสอบสมมติฐาน

- หมายถึงไม่สามารถเก็บข้อมูลได้

จากนั้นเลือกเฉพาะชนิดของการกลับรถตามกันที่มีจำนวนข้อมูลมากกว่า 35 คัน และทำการทดสอบสมมติฐานเวลาที่ใช้ในการกลับรถแต่ละชนิดใช้ในการกลับรถตามรถชนิดต่างๆ โดยวิธี t-Test เนื่องจากหลังจากตัดกลุ่มตัวอย่างที่มีจำนวนรถน้อยกว่า 35 คันแล้ว ทำให้มีกลุ่มตัวอย่างที่เหลือ

เพียง 2 กลุ่ม ต่อ 1 ชนิดรถที่ตามเท่านั้น จึงใช้วิธี t-Test ในการทดสอบสมมติฐาน ซึ่งสามารถแสดงผลการวิเคราะห์ข้อมูลของจุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยกได้ดังตารางที่ 6.4

ตารางที่ 6.4 ผลการทดสอบสมมติฐานเวลาที่ใช้ในการกลับรถตามกันของจุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยก

ชนิดของรถ	$\bar{x}_1$	$n_1$	$\bar{x}_2$	$n_2$	$t Stat$	$t Critical$	สรุป
1,1 กับ 1,3	2.77	168	3.07	133	-4.19	1.97	แตกต่างกัน
3,1 กับ 3,3	2.87	136	2.96	122	-1.20	1.97	ไม่แตกต่าง

จากตารางที่ 6.4 สามารถสรุปได้ว่าเวลาที่รถยนต์นั่งส่วนบุคคลใช้ในการกลับรถตามรถยนต์นั่งส่วนบุคคลน้อยกว่าเวลาที่รถยนต์นั่งส่วนบุคคลใช้ในการกลับรถตามรถกระบะ เนื่องจากรถกระบะมีขนาดใหญ่จึงทำให้รถที่ตามหลังต้องใช้ความระมัดระวังในการกลับรถมากขึ้น ส่วนเวลาที่รถกระบะใช้ในการกลับรถตามรถยนต์นั่งส่วนบุคคลกับเวลาที่รถกระบะใช้ในการกลับรถตามรถกระบะไม่มีความแตกต่างกันอย่างมีนัยสำคัญ และเวลาที่ใช้ในการกลับรถชนิดอื่น ไม่สามารถสรุปผลได้เนื่องจากมีจำนวนข้อมูลน้อย

#### 6.4 จุดกลับรถประเภทมีตำรวจจราจรควบคุม

ข้อมูลจำนวนรถชนิดต่างๆ ที่ทำการกลับรถตามรถชนิดต่างๆ กัน และเวลารวมที่รถทุกคันใช้ในการกลับรถของแต่ละชุดข้อมูลของจุดกลับรถประเภทมีตำรวจจราจรควบคุมแต่ละจุดสามารถแสดงได้ในภาคผนวก ก ตารางที่ ก13 ถึงตารางที่ ก18 และจำนวนข้อมูลของการกลับรถตามกันแต่ละชนิดสามารถแสดงได้ดังตารางที่ 6.5 ซึ่งค่าเบี่ยงเบนมาตรฐานของเวลาที่รถใช้ในการกลับรถเท่ากับ 0.48 วินาที จึงสามารถคำนวณขนาดของกลุ่มตัวอย่างที่เหมาะสมได้เท่ากับ 23 คัน

จากนั้นเลือกเฉพาะชนิดของการกลับรถตามกันที่มีจำนวนข้อมูลมากกว่า 23 คัน และทำการทดสอบสมมติฐานเวลาที่รถแต่ละชนิดใช้ในการกลับรถตามรถชนิดต่างๆ โดยวิธี t-Test เนื่องจากหลังจากตัดกลุ่มตัวอย่างที่มีจำนวนรถน้อยกว่า 23 คันแล้ว ทำให้มีกลุ่มตัวอย่างที่เหลือเพียง 2 กลุ่ม ต่อ 1 ชนิดรถที่ตามเท่านั้น จึงใช้วิธี t-Test ในการทดสอบสมมติฐาน ซึ่งสามารถแสดงผลการวิเคราะห์ข้อมูลของจุดกลับรถประเภทมีตำรวจจราจรได้ดังตารางที่ 6.6

ตารางที่ 6.5 จำนวนข้อมูลของการกลับรถตามกันแต่ละชนิดจุดกลับรถประเภทมีตำรวจจราจร

ชนิดของรถ	จำนวนข้อมูล
1 ตาม 1	204
1 ตาม 2	6*
1 ตาม 3	148
2 ตาม 1	7*
2 ตาม 2	-
2 ตาม 3	5*
3 ตาม 1	146
3 ตาม 2	6*
3 ตาม 3	139

โดยที่ \* หมายถึงข้อมูลที่ไม่ถูกนำไปทดสอบสมมติฐาน

- หมายถึงไม่สามารถเก็บข้อมูลได้

ตารางที่ 6.6 ผลการทดสอบสมมติฐานเวลาที่ใช้ในการกลับรถตามกันของจุดกลับรถประเภทมีตำรวจจราจร

ชนิดของรถ	$\bar{x}_1$	$n_1$	$\bar{x}_2$	$n_2$	$t Stat$	$t Critical$	สรุป
1,1 กับ 1,3	2.53	204	2.78	148	-4.90	1.97	แตกต่าง
3,1 กับ 3,3	2.52	146	2.83	139	-5.46	1.97	แตกต่าง

จากตารางที่ 6.6 สามารถสรุปได้ว่าเวลาที่รถยนต์นั่งส่วนบุคคลใช้ในการกลับรถตามรถยนต์นั่งส่วนบุคคลน้อยกว่าเวลาที่รถยนต์นั่งส่วนบุคคลใช้ในการกลับรถตามรถกระบะและเวลาที่รถกระบะใช้ในการกลับรถตามรถยนต์นั่งส่วนบุคคลน้อยกว่าเวลาที่รถกระบะใช้ในการกลับรถตามรถกระบะอย่างมีนัยสำคัญ เนื่องจากรถยนต์นั่งส่วนบุคคลมีขนาดเล็กกว่ารถชนิดอื่น ทำให้รถที่ตามหลังมีระยะการมองเห็นที่ดีและรถกระบะมีขนาดใหญ่จึงทำให้รถที่ตามหลังต้องใช้เวลาระมัดระวังในการกลับรถมากขึ้น ส่วนเวลาที่ใช้ในการกลับรถชนิดอื่น ไม่สามารถสรุปผลได้เนื่องจากมีจำนวนข้อมูลน้อย

## 6.5 จุดกลับรถประเภทอยู่ใต้สะพานข้ามทางแยก

ข้อมูลจำนวนรถชนิดต่างๆ ที่ทำการกลับรถตามรถชนิดต่างๆ กัน และเวลารวมที่รถทุกคันใช้ในการกลับรถของแต่ละชุดข้อมูลของจุดกลับรถประเภทอยู่ใต้สะพานข้ามทางแยกแต่ละจุดสามารถแสดงได้ในภาคผนวก ก ตารางที่ ก19 ถึงตารางที่ ก20 และจำนวนข้อมูลของการกลับรถ

ตามกันแต่ละชนิดสามารถแสดงได้ดังตารางที่ 6.7 ซึ่งค่าเบี่ยงเบนมาตรฐานของเวลาที่รถใช้ในการกลับรถเท่ากับ 0.71 วินาที จึงสามารถคำนวณขนาดของกลุ่มตัวอย่างที่เหมาะสมได้เท่ากับ 49 คัน

ตารางที่ 6.7 จำนวนข้อมูลของการกลับรถตามกันแต่ละชนิดจุดกลับรถประเภทอยู่ใต้สะพานข้ามทางแยก

ชนิดของรถ	จำนวนข้อมูล
1 ตาม 1	118
1 ตาม 2	-
1 ตาม 3	37*
2 ตาม 1	2*
2 ตาม 2	-
2 ตาม 3	2*
3 ตาม 1	38*
3 ตาม 2	-
3 ตาม 3	13*

โดยที่ \* หมายถึงข้อมูลที่ไม่ถูกนำไปทดสอบสมมติฐาน

- หมายถึงไม่สามารถเก็บข้อมูลได้

จากนั้นเลือกเฉพาะชนิดของการกลับรถตามกันที่มีจำนวนข้อมูลมากกว่า 49 คัน และทำการทดสอบสมมติฐานเวลาที่รถแต่ละชนิดใช้ในการกลับรถตามรถชนิดต่างๆ โดยวิธี t-Test เนื่องจากหลังจากตัดกลุ่มตัวอย่างที่มีจำนวนรถน้อยกว่า 49 คันแล้ว พบว่ามีเพียงการที่รถยนต์นั่งส่วนบุคคลกลับรถตามรถยนต์นั่งส่วนบุคคลเท่านั้นที่สามารถเก็บข้อมูลรถได้มากกว่า 49 คัน ดังนั้นจุดกลับรถประเภทนี้จึงไม่สามารถสรุปผลความแตกต่างของเวลาที่รถใช้ในการกลับรถตามรถชนิดต่างๆ ได้

## 6.6 สรุปผลการวิเคราะห์ผลของการกลับรถตามกัน

สำหรับจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟควบคุม ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของการที่รถยนต์นั่งส่วนบุคคลกลับรถตามรถกระบะเท่ากับ 1.08 ซึ่งแตกต่างกับการที่รถยนต์นั่งส่วนบุคคลกลับรถตามรถยนต์นั่งส่วนบุคคลอย่างมีนัยสำคัญและค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของการที่รถกระบะกลับรถตามรถกระบะเท่ากับ 1.06 ซึ่งแตกต่างกับการที่รถกระบะกลับรถตาม



รถยนต์นั่งส่วนบุคคลอย่างมีนัยสำคัญ ดังนั้นการจัดช่องทางเฉพาะสำหรับรถยนต์นั่งส่วนบุคคล  
กลับรถในจุดกลับรถประเภทนี้อาจช่วยเพิ่มอัตราการไหลอิมตัวได้

สำหรับจุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยก ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของการที่  
รถยนต์นั่งส่วนบุคคลกลับรถตามรถกระบะเท่ากับ 1.11 ซึ่งแตกต่างกับการที่รถยนต์นั่งส่วนบุคคล  
กลับรถตามรถยนต์นั่งส่วนบุคคลอย่างมีนัยสำคัญ

สำหรับจุดกลับรถประเภทมีตำรวจจราจรควบคุม ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของ  
การที่รถยนต์นั่งส่วนบุคคลกลับรถตามรถกระบะเท่ากับ 1.10 ซึ่งแตกต่างกับการที่รถยนต์นั่งส่วนบุคคล  
กลับรถตามรถยนต์นั่งส่วนบุคคลอย่างมีนัยสำคัญและค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล  
ของการที่รถกระบะกลับรถตามรถกระบะเท่ากับ 1.12 ซึ่งแตกต่างกับการที่รถกระบะกลับรถตาม  
รถยนต์นั่งส่วนบุคคลอย่างมีนัยสำคัญ ดังนั้นการจัดช่องทางเฉพาะสำหรับรถยนต์นั่งส่วนบุคคล  
กลับรถหรือการจำกัดช่วงเวลาในการที่รถกระบะทำการกลับรถในจุดกลับรถประเภทนี้อาจช่วย  
เพิ่มอัตราการไหลอิมตัวได้

สำหรับจุดกลับรถประเภทอยู่ใต้สะพานข้ามทางแยกมีเพียงการที่รถยนต์นั่งส่วนบุคคล  
กลับรถตามรถยนต์นั่งส่วนบุคคลเท่านั้นที่สามารถเก็บข้อมูลรถได้มากกว่าขนาดกลุ่มตัวอย่างที่  
เหมาะสม ดังนั้นจุดกลับรถประเภทนี้จึงไม่สามารถสรุปผลความแตกต่างของเวลาที่รถใช้ในการ  
กลับรถตามรถชนิดต่างๆ ได้

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

## บทที่ 7

### สรุปผลการศึกษา

#### 7.1 สรุปผลการศึกษา

งานวิจัยนี้มีวัตถุประสงค์เพื่อหาแบบจำลองความสัมพันธ์ของลักษณะทางกายภาพที่มีผลต่อการไหลอิมิตัวของการรถกลับรถในเขตเมืองใหญ่ในประเทศไทย หาค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล (Passenger Car Equivalent) ของรถที่ทำการรถกลับรถในจุดกลับรถที่มีลักษณะทางกายภาพแตกต่างกัน ศึกษาผลของการขับรถตามกัน (car-following) ต่อเวลารวมที่ใช้ในการรถกลับรถ เพื่อหาแนวทางในการออกแบบจุดกลับรถในเขตเมืองใหญ่ในประเทศไทย โดยได้ทำการศึกษาลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถในเขตกรุงเทพมหานครและปริมณฑล โดยการเก็บข้อมูลจากจุดกลับรถจำนวน 20 จุด ซึ่งครอบคลุมจุดกลับรถที่มีลักษณะทางกายภาพที่แตกต่างกัน จำนวน 4 ประเภท ได้แก่ จุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟควบคุม ประเภทอยู่ระหว่างทางแยก ประเภทมีตำรวจจราจรควบคุม และประเภทอยู่ได้สะพานข้ามทางแยก และจากการศึกษาสามารถสรุปข้อประเด็นสำคัญได้ดังต่อไปนี้

1. จากการวิเคราะห์หาอัตราการไหลอิมิตัวของจุดกลับรถทั้ง 4 ประเภท พบว่าอัตราการไหลอิมิตัวเฉลี่ยของจุดกลับรถประเภทมีตำรวจจราจรมีค่าการไหลอิมิตัวมากที่สุด เนื่องจากพฤติกรรมของผู้ขับขี่ที่ต้องพยายามเร่งรีบในการที่จะต้องตามรถคันหน้า เนื่องจากไม่สามารถทราบรอบการที่ตำรวจจะกั้นรถได้ สำหรับจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟและประเภทอยู่ระหว่างทางแยกมีค่าการไหลอิมิตัวสูงรองลงมาเนื่องจากมีค่า  $R'_1$  น้อยกว่าประเภทมีตำรวจจราจร และจุดกลับรถประเภทอยู่ได้สะพานข้ามทางแยกมีค่าการไหลอิมิตัวน้อยที่สุดเนื่องจากถึงแม้จะมีขนาดของปัจจัยทางกายภาพต่างๆมากกว่าจุดกลับรถประเภทอื่น แต่เนื่องจากสำหรับรถที่มีความสูงดังเช่นรถตู้ นั่น ความสูงของสะพานอาจมีผลทำให้ค่าการไหลอิมิตัวลดลง อีกทั้งลักษณะทางกายภาพที่มีแสงสว่างและระยะการมองเห็นน้อยกว่าจุดกลับรถประเภทอื่นก็อาจมีผลทำให้ค่าการไหลอิมิตัวลดลงด้วยเช่นกัน
2. จากการศึกษหาแบบจำลองความสัมพันธ์ของลักษณะทางกายภาพที่มีผลต่อการไหลอิมิตัวของการรถกลับรถ สามารถสรุปได้ว่าปัจจัยที่มีผลต่อค่าการไหลอิมิตัวของจุดกลับรถประเภทอยู่ระหว่างทางแยกคือค่า  $R'_1$  เนื่องจากความกว้างของช่องทางรถเดี่ยวเป็นค่าที่เกี่ยวข้องโดยตรงกับการเลี้ยวกลับรถ ส่วนจุดกลับรถประเภทมีสัญญาณไฟและประเภทมีตำรวจจราจรปัจจัยทางกายภาพไม่มีความสัมพันธ์กับค่า

อัตราการไหลอิมิตัวที่ระดับนัยสำคัญ 95% ส่วนค่า  $R'_2$  สำหรับข้อมูลที่เก็บได้นั้น ส่วนใหญ่จะมีค่ามากกว่า 7.8 เมตร ซึ่งเป็นค่ามากที่สุดสำหรับวงเลี้ยวในการกัลดับริดจากงานวิจัยเรื่องการออกแบบสถานที่จอดรถและการเดินทางสำหรับรถส่วนบุคคล (U.S. Department of Defense, 2004) จึงไม่มีผลต่อค่าอัตราการไหลอิมิตัวและจุดกัลดับริดประเภทอยู่ใต้สะพานลอยข้ามทางแยกสามารถเก็บข้อมูลได้เพียง 2 จุดกัลดับริด จึงไม่สามารถหาความสัมพันธ์กับค่าอัตราการไหลอิมิตัวได้

3. สำหรับแนวทางในการออกแบบจุดกัลดับริดในเขตเมืองใหญ่ในประเทศไทยโดยเฉพาะในเขตกรุงเทพมหานครและปริมณฑลนั้น สำหรับจุดกัลดับริดประเภทอยู่ระหว่างทางแยกควรให้ความสำคัญกับการเพิ่มค่า  $R'_1$  เพื่อให้เกิดการไหลอิมิตัวที่มากขึ้น
4. จากการศึกษาหาค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถที่ทำการกัลดับริดในจุดกัลดับริดที่มีลักษณะทางกายภาพแตกต่างกัน สามารถสรุปได้ว่าค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ของจุดกัลดับริดประเภทมีสัญญาณไฟ ประเภทอยู่ระหว่างทางแยกและประเภทมีตำรวจจราจรมีค่า 1.08 และสำหรับจุดกัลดับริดประเภทอยู่ใต้สะพานมีค่า 1.26 เนื่องจากปัจจัยทางด้านความสูงของสะพานมีผลต่อค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถตู้ ส่วนค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถกระบะของจุดกัลดับริดทั้ง 4 ประเภท มีค่าเท่ากับ 1.14 และสำหรับค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถสามล้อเครื่องนั้นเท่ากับ 0.72 ซึ่งเป็นค่าที่ได้จากการเก็บข้อมูลจากจุดกัลดับริดเพียงจุดเดียว
5. จากการศึกษาผลของการกัลดับริดตามรถชนิดต่างๆ กันของรถที่ทำการกัลดับริดในจุดกัลดับริดที่มีลักษณะทางกายภาพแตกต่างกัน สามารถสรุปได้ว่าจุดกัลดับริดประเภทมีสัญญาณไฟ ประเภทอยู่ระหว่างทางแยกและประเภทมีตำรวจจราจร ค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของการที่รถยนต์นั่งส่วนบุคคลกัลดับริดตามรถกระบะมากกว่าการที่รถยนต์นั่งส่วนบุคคลกัลดับริดตามรถยนต์นั่งส่วนบุคคลอย่างมีนัยสำคัญ ส่วนจุดกัลดับริดประเภทมีสัญญาณไฟและประเภทมีตำรวจจราจรค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของการที่รถกระบะกัลดับริดตามรถกระบะมากกว่าการที่รถกระบะกัลดับริดตามรถยนต์นั่งส่วนบุคคลอย่างมีนัยสำคัญ ดังนั้นการจัดช่องทางเฉพาะสำหรับรถยนต์นั่งส่วนบุคคลกัลดับริดหรือการจำกัดช่วงเวลาในการที่รถกระบะทำการกัลดับริดอาจช่วยเพิ่มอัตราการไหลอิมิตัวได้

## 7.2 การเปรียบเทียบกับงานวิจัยในอดีต

สำหรับงานวิจัยในอดีต Al-Masaeid (1999) ได้ทำการศึกษาถึงความจุในการกักเก็บรถที่ช่องเปิดเกาะกลาง โดยทำการศึกษาบริเวณทางแยกที่ไม่มีสัญญาณไฟบนถนนที่มีเกาะกลางในประเทศจอร์แดน โดยทำการพัฒนาสมการถดถอย เพื่อทำนายความจุในการกักเก็บรถโดยคำนึงถึงผลกระทบจากรถทางตรงทั้ง 2 ทิศทาง สรุปว่าความจุและความล่าช้าเฉลี่ยในการกักเก็บรถมีผลกระทบโดยตรงจากการไหลของกระแสการจราจรในทางตรง เทอดศักดิ์ รองวิริยะพานิช (2550) ได้ทำการวิจัยหาค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถที่ทำการกักเก็บรถและการใช้ประโยชน์ช่องทางบริเวณจุดกักเก็บรถที่ไม่มีช่องทางรถเลี้ยวและหาผลกระทบของการกักเก็บรถต่อความจุของรถทางตรงในช่องทางกลาง ซึ่งเป็นช่องทางที่ติดกับช่องทางรถกักเก็บรถ โดยการเปรียบเทียบความจุที่มากที่สุดที่ได้จากการเก็บข้อมูลกับความจุที่ได้จากทฤษฎีของคู่มือความจุถนน จึงยังไม่มีงานวิจัยที่ศึกษาถึงปัจจัยทางกายภาพของจุดกักเก็บรถที่มีผลต่อการไหลอิมิตัวของการกักเก็บรถ ซึ่งเป็นปริมาณการจราจรสูงสุดหรือความจุของช่องทางกักเก็บรถนั้น หากไม่มีรถวิ่งสวนทางเข้ามา และค่าอัตราการไหลอิมิตัวนี้สามารถใช้ในการเปรียบเทียบผลของการออกแบบจุดกักเก็บรถที่มีปัจจัยทางกายภาพต่างกันได้อีกทั้งงานวิจัยนี้ยังสามารถศึกษาหาค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคลของรถที่ทำการกักเก็บรถในจุดกักเก็บรถประเภทต่างๆ และยังทำการศึกษาถึงผลของการกักเก็บรถตามรถชนิดต่างๆ ที่มีผลต่อค่าเทียบเท่ารถยนต์นั่งส่วนบุคคล ซึ่งสามารถนำไปใช้ประโยชน์ในการจัดการจราจรในการกักเก็บรถ เช่น การจัดช่องทางรถเลี้ยวจุดกักเก็บรถโดยเฉพาะสำหรับรถแต่ละชนิด หรือการจำกัดช่วงเวลาในการกักเก็บรถของรถแต่ละชนิดได้อีกด้วย

คู่มือการออกแบบถนน (California Department of Transportation, 2006) ได้มีการกำหนดมาตรฐานในการออกแบบการเปิดเกาะกลางถนน แต่ก็จะเน้นไปที่การเปิดเกาะกลางที่ทางแยกเพื่อการเลี้ยวเท่านั้น อีกทั้งยังเป็นมาตรฐานที่กำหนดขึ้นมาสำหรับใช้ในประเทศสหรัฐอเมริกา ซึ่งมีข้อแตกต่างกับประเทศไทยค่อนข้างมาก ได้แก่ พฤติกรรมการขับรถที่แตกต่างกัน ลักษณะและขนาดของรถ ข้อจำกัดทางด้านพื้นที่และการเวนคืนที่ดินของประเทศไทยที่ทำให้จุดกักเก็บรถส่วนใหญ่ไม่เป็นไปตามมาตรฐานการออกแบบของสหรัฐอเมริกา ซึ่งในประเทศไทยเองนั้น ก็ยังไม่มีมาตรฐานในการออกแบบจุดกักเก็บรถที่ตายตัวและยังไม่มีการศึกษาถึงปัจจัยทางกายภาพของจุดกักเก็บรถที่มีผลต่อการไหลอิมิตัวของการกักเก็บรถ ซึ่งเป็นปริมาณการจราจรสูงสุดหรือความจุของช่องทางกักเก็บรถนั้น หากไม่มีรถวิ่งสวนทางเข้ามา และค่าอัตราการไหลอิมิตัวนี้สามารถใช้ในการเปรียบเทียบผลของการออกแบบจุดกักเก็บรถที่มีปัจจัยทางกายภาพต่างกันได้

### 7.3 ข้อเสนอแนะ

งานวิจัยนี้เป็นงานวิจัยงานแรกในประเทศไทยที่ได้ให้ความสำคัญกับการศึกษาความสัมพันธ์ระหว่างอัตราการไหลอิมิตัวกับลักษณะทางกายภาพของจุดกลับรถจำนวน 4 ประเภท ได้แก่ ประเภทมีสัญญาณไฟควบคุม ประเภทอยู่ระหว่างทางแยก ประเภทมีตำรวจจราจรควบคุม และประเภทอยู่ใต้สะพานข้ามทางแยก และยังได้ศึกษาผลของการกลับรถตามรถชนิดต่างๆ กันของรถที่ทำการกลับรถในจุดกลับรถที่มีลักษณะทางกายภาพแตกต่างกันอีกด้วย โดยทำการเก็บข้อมูล วิเคราะห์ผล และสรุปผลจากรถจำนวน 4 ชนิด ได้แก่ รถยนต์นั่งส่วนบุคคล รถตู้ รถกระบะ และรถสามล้อเครื่อง ดังนั้นเพื่อให้สามารถวิเคราะห์จุดกลับรถได้อย่างครอบคลุมถึงประเภทของจุดกลับรถและชนิดของรถในประเทศไทยมากยิ่งขึ้น จึงสามารถนำแนวทางในการวิจัยจากงานวิจัยนี้ ไปทำการศึกษาค้นคว้าจุดกลับรถประเภทอื่น เช่น ประเภทสะพานรูปเกือกม้า ประเภทอยู่ใต้สะพานข้ามคลอง หรืออาจเน้นไปที่จุดกลับรถบริเวณทางหลวงสายหลักของประเทศ เป็นต้น และทำการศึกษาถึงรถชนิดอื่นๆ ซึ่งในความเป็นจริงแล้วสภาพการจราจรในประเทศไทยมีจำนวนรถจักรยานยนต์เป็นจำนวนมากและส่งผลกระทบต่ออัตราการไหลอิมิตัวด้วย แต่เนื่องจากรถจักรยานยนต์มีพฤติกรรมในการกลับรถที่ไม่เป็นไปตามลำดับหรือมีการกลับรถซ้อนกับรถชนิดอื่นจึงทำให้สามารถเก็บข้อมูลได้ยาก ผู้วิจัยจึงเสนอแนะแนวทางการวิจัยต่อไปว่าควรวิเคราะห์การกลับรถของรถบรรทุกทุกบริเวณเขตอุตสาหกรรมหรือบริเวณทางหลวงสายหลักของประเทศ อีกทั้งยังสามารถนำผลของปัจจัยทางกายภาพอื่นๆ เช่น ระยะเวลาในการมองเห็น หรือแสงสว่างบริเวณจุดกลับรถ มาร่วมวิเคราะห์เพื่อให้ได้ผลการศึกษาที่สามารถนำไปใช้ประโยชน์ในอนาคตได้มากยิ่งขึ้น

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย



## รายการอ้างอิง

### ภาษาไทย

จาตุรนต์ ณะสมบุญ. 2527. แบบจำลองการไหลอ้อมตัวของการจราจรที่ทางแยกควบคุม

สัญญาณไฟในกรุงเทพมหานคร. วิทยานิพนธ์ปริญญาโทมหาบัณฑิต, ภาควิชาวิศวกรรมโยธา บัณฑิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย.

ธีระพล ลดาลลิตสกุล. 2548. การศึกษาลักษณะการจราจรบริเวณจุดกลับรถในแนวราบที่ไม่มีช่องจราจรสำหรับการกลับรถ, การประชุมวิชาการวิศวกรรมโยธาแห่งชาติครั้งที่ 10, หน้า TRP28-TRP33.

วัฒนวงศ์ รัตนวราห. 2551. การศึกษาความปลอดภัยบริเวณจุดกลับรถในกรุงเทพมหานครและจังหวัดใกล้เคียง, การประชุมวิชาการวิศวกรรมโยธาแห่งชาติครั้งที่ 13, หน้า 253-256.

สมศักดิ์ วันเซ่ง. 2546. ผลกระทบที่มีต่อความจุทางแยกสัญญาณไฟเนื่องจากลักษณะทางเรขาคณิตและประเภทของยานพาหนะ. วิทยานิพนธ์ปริญญาโทมหาบัณฑิต, ภาควิชาวิศวกรรมโยธา บัณฑิตวิทยาลัย มหาวิทยาลัยสงขลานครินทร์.

สำนักงานออกแบบ สำนักการโยธา กรุงเทพมหานคร. สัมภาษณ์. [17 ธันวาคม 2551]

### ภาษาอังกฤษ

Al-Masaeid, H.R. 1999. Capacity of U-turn at median openings, ITE Journal, Institute of Transportation Engineers, Vol. 69, No. 6, 1999.

California. Department of Transportation. 2006. Highway Design Manual. Caltrans. CA

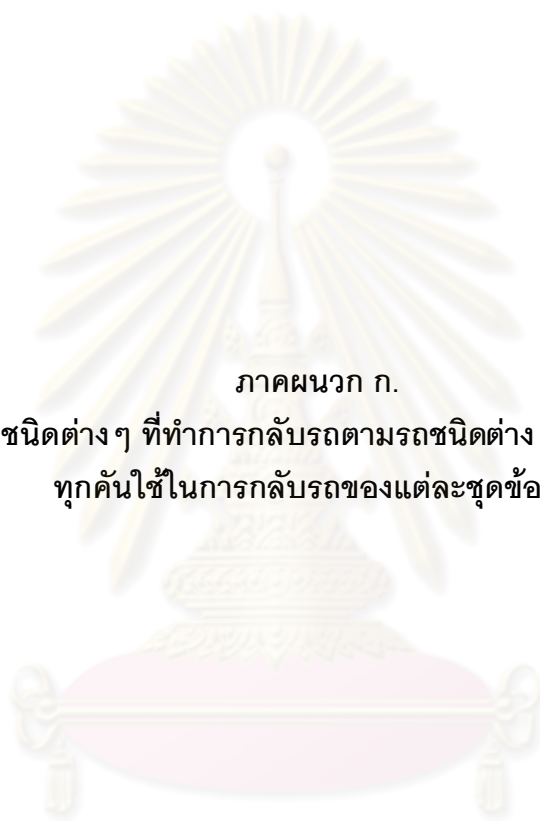
Directorate of Urban Road Development, Ministry of Public Works. 1996. Indonesian Highway Capacity Manual. Jakarta.

- Florida Department of Transportation. 2006. Median Handbook Interim Version. Tallahassee, Florida
- Leong, L.V., Wan, H.W.I., and Ahmad, F.M.2006. Passenger Car Equivalents and Saturation Flow Rates for Through Vehicles at Signalized Intersections in Malaysia , Proceedings of the 22<sup>nd</sup> ARRB Conference.
- Planning Commission Government of India. 2010. Manual of Specifications and Standards. New Delhi.
- Terdsak Rongviriyapanich. 2007. PCE of U-Turn Traffic and Lane Utilization at U-Turn Section without Auxiliary Lane , Proceedings of the Eastern Asia Society for Transportation Studies, Vol.6.
- Transportation Research Board. 2000. Highway Capacity Manual. Washington D.C., National Research Council.
- Transportation Research Board. 2004. Safety of U-Turns at Unsignalized Median Openings,National Cooperative Highway Research Program. Report 524. Washington, D.C.
- U.S.Department of Defense. 2004. Design for Non-organizational or Privately Owned Vehicle (POV) Site Circulation and Parking. Washington, D.C.
- U.S.Department of Transportation. 2007. Synthesis of the Median U-Turn Intersection Treatment, Safety, and Operational Benefits, Techbrief, Publication No. FHWA-HRT-07-033. McLean, VA
- Webster, F.V., and Cobbe, B M.1966. Traffic Signals. Technical Paper 56. HMSO, London.



ภาคผนวก (Appendix)

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย



ภาคผนวก ก.

ข้อมูลจำนวนรถชนิดต่างๆ ที่ทำการกลับรถตามรถชนิดต่างๆ กัน และเวลารวมที่รถ  
ทุกคันใช้ในการกลับรถของแต่ละชุดข้อมูล

ศูนย์วิทยพัธพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

ตารางที่ ก1 จุดกลับรถบริเวณ ถ.พญาไท สีแยกปทุมวัน

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
1	2	1	0	0	0	0	0	0	0	10.13
2	1	0	1	0	0	0	1	0	1	10.57
3	2	0	0	0	0	0	0	0	0	13.77
4	3	1	0	0	1	0	0	0	0	23.63
5	0	0	0	0	0	1	1	0	0	10.19
6	4	0	1	0	0	0	1	0	0	19.04
7	7	0	0	0	0	0	0	0	0	19.13
8	2	2	0	2	0	0	0	0	0	17.04
9	5	0	0	0	0	0	0	0	0	14.73
10	0	0	0	1	1	0	0	0	0	10.98
11	2	0	0	0	0	0	0	0	0	11.08
12	2	0	0	0	0	0	1	0	0	13.11
13	4	0	0	0	0	0	0	0	0	10.2
14	2	0	0	0	0	0	1	0	1	11.63
15	5	0	0	0	0	0	0	0	0	14.91
16	6	0	0	0	0	0	0	0	0	16.37
17	0	1	0	1	0	0	0	0	0	10.1
18	3	1	0	0	0	0	0	0	0	14.92
19	4	0	0	0	0	0	0	0	0	10.31

โดยที่ รถชนิดที่ 1 คือ รถยนต์นั่งส่วนบุคคล

รถชนิดที่ 2 คือ รถตู้

รถชนิดที่ 3 คือ รถกระบะ

และ 1 ตาม 1 คือ รถชนิดที่ 1 ตามหลังรถชนิดที่ 1

1 ตาม 2 คือ รถชนิดที่ 1 ตามหลังรถชนิดที่ 2

1 ตาม 3 คือ รถชนิดที่ 1 ตามหลังรถชนิดที่ 3

2 ตาม 1 คือ รถชนิดที่ 2 ตามหลังรถชนิดที่ 1

2 ตาม 2 คือ รถชนิดที่ 2 ตามหลังรถชนิดที่ 2

2 ตาม 3 คือ รถชนิดที่ 2 ตามหลังรถชนิดที่ 3



3 ตาม 1 คือ รถชนิดที่ 3 ตามหลังรถชนิดที่ 1

3 ตาม 2 คือ รถชนิดที่ 3 ตามหลังรถชนิดที่ 2

3 ตาม 3 คือ รถชนิดที่ 3 ตามหลังรถชนิดที่ 3

ตารางที่ ก2 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 103 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก)

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
1	2	0	2	0	0	0	1	0	2	20.19
2	2	1	1	1	0	0	1	0	1	17.85
3	0	0	2	0	0	0	2	0	1	13.71
4	1	0	3	0	0	0	2	0	1	19.02
5	0	0	2	0	0	0	1	0	2	12.22
6	2	0	1	0	0	0	1	0	1	12.81
7	4	0	1	0	0	0	2	0	2	23.13
8	1	0	2	0	0	0	2	0	4	25.19
9	0	0	0	0	0	0	0	1	4	16.04
10	5	0	0	0	0	0	1	0	0	16.61
11	2	0	2	0	0	0	2	0	0	14.47
12	5	1	0	1	0	0	0	0	0	16.37
13	1	0	1	0	0	0	2	0	1	14.25
14	2	0	1	0	0	0	1	0	0	13.93
15	1	0	1	1	0	0	0	1	1	15.97
16	1	0	3	0	0	0	2	0	0	16.08
17	2	0	1	0	0	0	2	0	0	13.86
18	3	0	1	0	0	0	1	0	0	12.69
19	0	0	2	0	0	0	2	0	2	14.51
20	4	0	0	0	0	0	1	0	0	12.56
21	4	0	1	0	0	0	1	0	0	14.71
22	3	0	1	0	0	0	1	0	0	13.69
23	0	0	3	0	0	0	2	0	0	14.48
24	3	0	1	0	0	0	1	0	0	11.84
25	0	0	2	0	0	1	2	1	1	16.48
26	0	1	1	0	0	1	2	0	0	13.28

ตารางที่ ก2 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 103 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก) (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
27	6	0	0	0	0	0	0	0	0	14.49
28	4	0	2	0	0	0	2	0	0	21.14
29	4	0	1	0	0	0	1	0	0	14.23
30	3	0	1	0	0	0	0	0	1	13.04
31	1	0	1	0	0	0	2	0	2	15.02

ตารางที่ ก3 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 103 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก)

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
1	2	1	0	1	0	0	0	0	0	12.26
2	2	0	1	0	0	0	2	0	1	17.48
3	3	0	0	0	0	0	1	0	0	10.59
4	4	0	0	0	0	0	1	0	1	16.39
5	3	0	1	0	0	0	2	0	1	20.8
6	2	0	1	0	0	0	0	0	1	10.27
7	2	0	2	0	0	0	2	0	0	17.92
8	3	0	1	0	0	0	0	0	0	11.99
9	4	0	2	0	0	0	1	0	0	18.62
10	3	0	1	0	0	0	1	0	0	14.33
11	1	0	1	0	0	0	1	0	3	18.93
12	1	0	2	0	0	0	2	0	1	17.28
13	3	0	1	0	0	0	1	0	0	12.66
14	2	0	1	0	0	0	2	0	1	17.84
15	2	1	0	1	0	0	0	0	0	10.82
16	2	0	0	0	0	0	1	0	2	15.18
17	1	0	2	0	0	0	2	0	0	13.32
18	1	0	1	0	0	0	1	0	1	11.16
19	2	0	2	0	0	0	2	0	0	17.25
20	1	1	1	1	0	0	1	0	1	17.17

ตารางที่ ก3 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 103 (รณรงค์หน้าทิศตะวันออก) (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	1 ตาม 1	1 ตาม 2	1 ตาม 3	2 ตาม 1	2 ตาม 2	2 ตาม 3	3 ตาม 1	3 ตาม 2	3 ตาม 3	เวลารวม (วินาที)
21	0	0	1	0	0	0	2	0	3	16.48
22	1	0	2	0	0	0	2	0	0	18.74
23	1	0	2	0	0	0	2	0	0	14.66

ตารางที่ ก4 จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามอินทรา หน้าซอย 14

ชุดข้อมูล ที่	1 ตาม 1	1 ตาม 2	1 ตาม 3	2 ตาม 1	2 ตาม 2	2 ตาม 3	3 ตาม 1	3 ตาม 2	3 ตาม 3	เวลารวม (วินาที)
1	0	0	1	0	0	0	1	0	2	11.32
2	1	0	1	0	0	0	1	0	1	11.32
3	3	0	0	0	0	0	1	0	2	17.43
4	1	0	2	0	0	0	1	0	0	11.41
5	0	0	2	0	0	0	1	0	2	18.05
6	2	0	1	0	0	0	1	0	0	10.26
7	1	0	2	0	0	0	1	0	0	10.32
8	2	0	1	0	0	0	1	0	0	11.94
9	2	0	1	0	0	0	2	0	0	14.39
10	2	0	1	0	0	0	1	0	0	9.14
11	1	0	1	0	0	0	2	0	0	11.36
12	2	0	1	0	0	0	1	0	0	9.95
13	2	0	2	0	0	0	1	0	0	15.52
14	1	0	1	0	0	0	1	0	1	12.63
15	2	0	1	0	0	0	1	0	0	9.89
16	0	0	2	0	0	0	2	0	0	9.52
17	5	0	0	0	0	0	0	0	0	12.4
18	0	0	2	0	0	0	2	0	0	11.9
19	1	0	1	0	0	0	1	0	2	13.67
20	4	0	0	0	0	0	0	0	0	12.41
21	1	0	3	0	0	0	2	0	0	18.34
22	0	0	2	0	0	0	2	0	0	12.01



ตารางที่ ก6 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 114

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
1	2	0	1	0	0	0	1	0	0	11.28
2	4	0	0	0	0	0	1	0	0	13.63
3	4	0	0	0	0	0	0	0	0	10.16
4	1	0	2	0	0	0	1	0	0	10.06
5	4	0	1	0	0	0	0	0	0	12.62
6	2	0	1	0	0	0	1	0	0	10.5
7	4	0	1	0	0	0	1	0	0	15.27
8	0	0	2	0	0	0	2	0	1	13.91
9	3	0	1	0	0	0	1	0	0	13.77
10	4	0	0	0	0	0	0	0	0	12.46
11	3	0	0	0	0	0	1	0	0	11.74
12	4	0	0	0	0	0	0	0	0	12.09
13	3	0	1	0	0	0	0	0	0	10.88
14	3	0	0	0	0	0	1	0	0	10.34
15	4	0	0	0	0	0	0	0	0	10.91
16	3	0	1	0	0	0	0	0	0	11.65
17	2	0	1	0	0	0	1	0	0	10.31
18	3	1	1	1	0	0	0	0	0	18.29
19	4	0	0	0	0	0	0	0	0	10.04
20	1	0	1	0	0	0	1	0	1	10.2
21	0	0	1	0	0	0	0	1	1	8.16
22	4	0	0	0	0	0	0	0	0	10.34
23	2	0	1	0	0	0	1	0	0	9.55





ตารางที่ ก8 จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามคำแหง หน้าซอย 118 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก) (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
5	0	0	2	0	0	0	1	0	1	12.67
6	3	0	0	0	0	0	1	0	0	8.88
7	1	1	1	1	0	0	1	0	0	14.40
8	0	0	1	0	0	0	1	0	3	12.01
9	1	0	1	1	0	0	0	1	0	13.25
10	0	0	2	0	0	0	1	0	1	10.78
11	2	0	1	0	0	0	1	0	1	14.72
12	0	0	2	0	0	0	2	0	0	11.77
13	1	0	1	0	0	0	0	0	3	15.90
14	1	0	2	0	0	0	1	0	0	14.21
15	1	0	0	1	0	0	0	1	0	9.57
16	1	0	0	0	0	0	1	0	1	8.64
17	0	0	2	0	0	0	2	0	0	15.30
18	0	0	2	0	0	0	1	0	1	10.62
19	2	0	0	0	0	0	1	0	0	6.74
20	1	0	1	0	0	0	2	0	1	17.03
21	0	0	2	0	0	0	2	0	0	11.97
22	2	0	2	0	0	0	3	0	0	19.24
23	3	0	1	0	0	0	0	0	0	10.22

ตารางที่ ก9 จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามคำแหง หน้าซอย 118 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก)

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
1	0	0	1	0	0	0	0	0	3	12.83
2	0	0	1	0	0	0	1	0	2	10.93
3	0	0	1	0	0	0	1	0	2	10.14
4	0	0	2	0	0	0	1	0	0	7.95
5	1	0	1	0	0	0	0	0	1	8.20
6	0	0	1	0	0	0	1	0	2	12.39

ตารางที่ ก9 จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามคำแหง หน้าซอย 118 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก) (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
7	0	0	2	0	0	0	2	0	0	13.33
8	2	0	1	0	0	0	0	0	1	13.55
9	2	0	1	0	0	0	1	0	0	15.45
10	0	0	0	0	0	0	1	0	3	10.86
11	0	0	0	0	0	0	1	0	2	6.82
12	1	0	1	0	0	0	1	0	1	10.73
13	0	0	1	0	0	0	1	0	2	9.89
14	3	0	1	0	0	0	0	0	0	10.79
15	1	0	1	0	0	0	1	0	0	9.96
16	0	0	1	0	0	0	2	0	1	13.89
17	1	1	0	0	0	1	1	0	0	13.21
18	0	0	1	0	0	0	2	0	0	7.19
19	0	0	1	0	0	0	1	0	2	10.49
20	0	0	0	0	0	0	1	0	2	9.30
21	0	0	1	0	0	0	0	0	3	11.60
22	0	0	0	0	0	0	0	0	4	17.05
23	4	0	0	0	0	0	0	0	0	8.31

ตารางที่ ก10 จุดกลับรถบริเวณ ถ.กิ่งแก้ว หน้าซอย 21

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
1	0	0	1	1	0	0	1	1	2	16.01
2	0	0	1	0	0	0	1	0	2	9.14
3	0	0	1	0	0	0	2	0	3	17.34
4	1	0	2	0	0	0	1	0	1	16.99
5	0	0	2	0	0	0	2	0	1	14.37
6	1	0	2	1	0	0	1	1	0	13.88
7	1	0	2	0	0	0	1	0	1	15.72
8	0	0	1	1	0	0	0	1	1	12.44

ตารางที่ ก10 จุดกลับรถบริเวณ ถ.กิ่งแก้ว หน้าซอย 21 (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
9	3	0	1	0	0	0	0	0	0	8.09
10	0	0	0	0	0	0	0	0	5	14.32
11	0	0	1	0	0	0	1	0	2	11.50
12	0	0	2	0	0	0	1	0	4	18.00
13	2	0	1	0	0	0	1	0	1	15.27
14	0	1	0	1	0	1	0	0	1	13.09
15	1	0	2	0	0	0	2	0	2	19.79
16	0	0	1	0	0	0	2	0	0	6.09
17	0	0	1	0	0	1	0	2	3	20.19
18	0	0	0	0	0	1	1	1	2	12.49
19	3	0	1	0	0	0	0	0	0	9.19
20	2	0	1	0	0	0	2	0	0	14.77
21	1	0	1	0	0	0	2	0	0	11.76
22	1	0	1	0	0	1	1	0	3	17.66

ตารางที่ ก11 จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามคำแหง หน้าซอย 96

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
1	0	0	2	0	0	0	1	0	1	11.38
2	3	0	1	0	0	0	1	0	0	11.95
3	1	0	1	0	0	0	2	0	0	12.04
4	0	0	1	0	0	0	2	0	1	14.97
5	5	0	0	0	0	0	0	0	0	13.24
6	0	0	1	0	0	1	2	0	0	10.89
7	1	0	1	0	0	0	1	0	1	9.20
8	2	0	2	0	0	0	1	0	0	11.94
9	1	0	2	0	0	0	2	0	1	19.36
10	0	0	1	0	0	0	1	0	2	11.50
11	0	0	2	0	0	0	2	0	1	12.88

ตารางที่ ก11 จุดกลับรถบริเวณ ถ.รามคำแหง หน้าซอย 96 (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
12	3	0	1	0	0	0	1	0	1	16.44
13	1	0	1	0	0	0	2	0	0	12.75
14	1	0	0	0	0	0	1	0	2	10.65
15	4	0	0	0	0	0	0	0	0	9.85
16	0	1	1	1	0	0	0	0	2	14.08
17	2	0	1	0	0	0	1	0	0	12.69
18	1	0	1	0	0	0	1	0	1	10.66
19	1	0	1	0	0	0	1	0	2	14.12
20	1	0	1	0	0	0	1	0	1	9.61
21	1	0	1	1	0	0	1	0	0	11.39
22	2	0	1	0	0	0	1	0	0	12.42
23	2	0	1	0	0	0	1	0	0	9.57
24	3	0	2	0	0	0	1	0	0	16.42
25	3	0	1	0	0	0	1	0	0	14.81

ตารางที่ ก12 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 62

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
1	4	0	0	0	0	0	0	0	0	10.78
2	0	0	0	0	0	0	1	0	2	10.51
3	2	0	1	0	0	0	1	0	0	12.95
4	2	0	1	0	0	0	1	0	0	9.45
5	1	0	1	0	0	0	1	0	0	10.03
6	1	0	1	0	0	0	1	0	0	9.57
7	1	0	1	0	0	0	2	0	1	17.12
8	3	0	0	0	0	0	1	0	0	9.75
9	3	0	0	0	0	0	0	0	0	7.18
10	4	0	0	0	0	0	0	0	0	12.12
11	1	0	1	0	0	0	1	0	1	14.96

ตารางที่ ก12 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว หน้าซอย 62 (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
12	0	0	0	0	0	0	1	0	3	11.74
13	4	0	1	0	0	0	1	0	0	14.78
14	0	0	1	0	0	0	0	0	5	16.39
15	2	0	1	0	0	0	1	0	1	15.22
16	1	0	1	0	0	0	2	0	1	13.35
17	1	0	1	0	0	0	1	0	1	12.40
18	1	0	1	0	0	0	0	0	2	13.20
19	2	0	1	0	0	0	1	0	1	14.67
20	2	0	1	0	0	0	1	0	0	12.16
21	2	1	0	1	0	0	0	0	0	11.16
22	0	0	2	0	0	0	1	0	1	13.32
23	1	0	1	0	0	0	1	0	0	7.66

ตารางที่ ก13 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ร่มเกล้า หน้าซอย 44

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
1	1	0	1	0	0	0	0	0	2	11.72
2	0	0	1	0	0	0	1	0	2	10.80
3	0	0	0	1	0	0	0	1	2	11.52
4	0	0	1	0	0	0	0	0	3	13.79
5	0	0	1	0	0	0	1	0	3	12.37
6	1	0	1	0	0	0	1	0	0	7.49
7	2	0	1	0	0	0	1	0	0	10.86
8	1	0	2	0	0	0	2	0	1	13.99
9	0	0	1	0	0	1	2	0	0	10.87
10	2	0	0	0	0	1	1	0	0	11.02
11	2	0	1	0	0	0	1	0	1	12.70
12	0	0	1	0	0	0	1	0	1	8.74
13	3	0	1	0	0	0	0	0	0	10.32

ตารางที่ ก13 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ร่มเกล้า หน้าซอย 44 (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
14	1	0	0	0	0	0	1	0	1	7.93
15	1	0	1	0	0	0	2	0	0	10.54
16	1	0	1	0	0	0	1	0	4	19.18
17	0	0	1	0	0	0	2	0	1	10.87
18	1	0	0	0	0	0	1	0	2	10.48
19	0	0	1	0	0	0	2	0	1	9.45
20	0	0	0	0	0	0	0	0	3	7.51
21	0	0	1	0	0	0	2	0	3	16.18
22	3	0	0	0	0	0	0	0	0	8.05
23	2	0	1	0	0	0	1	0	1	12.15
24	1	0	1	0	0	0	1	0	1	10.82
25	1	0	1	0	0	0	1	0	1	8.82

ตารางที่ ก14 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร12.5 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก)

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
1	0	0	1	0	0	0	1	0	3	16.09
2	0	0	2	0	0	0	1	0	1	8.31
3	3	0	1	0	0	0	0	0	0	10.78
4	0	0	2	0	0	0	2	0	0	10.24
5	1	0	1	0	0	0	2	0	0	8.76
6	2	0	0	0	0	0	1	0	1	9.50
7	0	0	1	0	0	0	2	0	1	8.89
8	0	0	0	0	0	0	0	0	4	10.12
9	0	0	0	0	0	1	0	0	3	12.02
10	3	1	0	0	0	0	0	0	0	9.27
11	0	0	1	0	0	0	1	0	2	8.43
12	1	0	1	0	0	0	1	0	1	9.90
13	2	0	1	0	0	0	1	0	2	14.55



ตารางที่ ก14 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร12.5 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันออก) (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
14	0	0	0	0	0	0	0	1	3	11.04
15	1	0	1	0	0	0	2	0	0	9.66
16	0	0	1	0	0	0	1	0	2	11.64
17	1	0	2	0	0	0	1	0	0	9.62
18	0	0	1	0	0	0	2	0	1	11.19
19	0	0	3	0	0	0	2	0	0	13.66
20	3	0	1	0	0	0	1	0	0	12.32
21	0	0	2	0	0	0	2	0	1	13.29
22	0	0	2	0	0	0	1	0	1	9.92
23	1	0	1	0	0	0	1	0	1	9.17
24	1	0	0	0	0	0	1	0	2	10.52
25	1	0	1	0	0	0	1	0	1	10.37
26	1	0	0	0	0	0	1	0	2	9.32
27	0	0	1	0	0	0	1	0	2	10.06
28	1	0	1	0	0	0	1	0	1	10.94
29	3	1	0	0	0	0	0	0	0	10.94

ตารางที่ ก15 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร12.5 (รถมุ่งหน้าทิศตะวันตก)

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
1	3	0	1	0	0	0	0	0	0	11.20
2	1	0	0	1	0	1	0	1	0	11.72
3	0	0	1	0	0	0	1	0	2	10.59
4	2	0	2	0	0	0	1	0	0	14.90
5	1	0	1	0	0	0	2	0	1	14.21
6	0	0	0	0	0	0	0	0	4	11.91
7	2	0	2	0	0	0	1	0	1	15.60
8	1	0	1	0	0	0	0	0	2	11.49
9	1	0	1	0	0	0	0	0	2	10.77

ตารางที่ ก15 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลำลูกกา กิโลเมตร12.5 (รอมุ่งหน้าทิศตะวันตก) (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
10	1	0	1	0	0	0	2	0	0	13.03
11	2	1	0	1	0	0	0	0	0	10.23
12	0	0	2	0	0	0	3	0	0	10.69
13	0	0	1	0	0	0	1	0	1	8.43
14	2	0	2	0	0	0	2	0	1	19.76
15	2	0	1	0	0	0	1	0	0	10.81
16	0	0	0	0	0	0	1	0	4	15.34
17	1	0	1	0	0	0	2	0	1	13.65
18	0	0	1	0	0	0	2	0	2	16.12
19	0	0	1	0	0	1	1	1	1	14.40
20	1	0	1	0	0	0	0	0	1	8.25
21	0	0	0	1	0	0	0	1	2	11.59
22	0	0	1	0	0	0	0	0	3	11.39
23	1	0	2	0	0	0	1	0	0	12.98
24	0	0	1	0	0	0	2	0	2	14.31
25	1	0	2	0	0	0	2	0	0	14.36
26	0	0	1	0	0	0	1	0	4	16.84

ตารางที่ ก16 จุดกลับรถบริเวณ ถ.เสรีไทย หน้าทางเข้าสำนักงานเขตบึงกุ่ม

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
1	3	1	0	0	0	0	0	0	0	10.43
2	0	0	1	0	0	0	1	0	2	10.82
3	3	0	2	1	0	0	0	1	0	16.33
4	0	0	3	0	0	0	2	0	0	12.56
5	0	0	1	0	0	0	1	0	1	7.64
6	1	0	1	0	0	0	2	0	0	11.42
7	2	0	1	0	0	0	1	0	0	9.90
8	1	0	2	0	0	0	1	0	0	12.27

ตารางที่ ก16 จุดกลับรถบริเวณ ถ.เสรีไทย หน้าทางเข้าสำนักงานเขตบึงกุ่ม (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
9	1	0	1	0	0	0	0	0	2	11.87
10	0	0	1	0	0	0	1	0	2	10.20
11	2	0	1	0	0	0	1	0	1	14.82
12	2	0	1	0	0	0	1	0	0	9.20
13	3	0	0	0	0	0	0	0	0	5.41
14	2	0	2	0	0	0	2	0	0	14.24
15	1	0	1	0	0	0	1	0	1	12.89
16	1	0	2	0	0	0	1	0	0	8.41
17	0	0	1	0	0	0	2	0	1	8.95
18	3	0	1	0	0	0	0	0	0	10.02
19	1	0	2	0	0	0	1	0	0	11.73
20	3	0	0	0	0	0	0	0	0	6.50
21	2	0	1	0	0	0	1	0	0	12.02
22	2	0	1	0	0	0	1	0	0	8.02
23	3	0	0	0	0	0	1	0	0	9.90

ตารางที่ ก17 จุดกลับรถบริเวณ ถ.นวมินทร์ หน้าซอย 93

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
1	3	0	1	0	0	0	1	0	0	12.38
2	3	0	1	0	0	0	0	0	1	13.86
3	2	0	1	0	0	0	1	0	0	10.32
4	2	0	1	0	0	0	1	0	0	9.79
5	3	0	1	0	0	0	0	0	0	10.41
6	2	0	1	0	0	0	0	0	1	10.85
7	0	0	1	0	0	0	2	0	1	11.12
8	4	0	0	0	0	0	1	0	0	10.77
9	0	0	2	0	0	0	1	0	1	11.48
10	1	0	1	0	0	0	1	0	1	10.58

ตารางที่ ก17 จุดกลับรถบริเวณ ถ.นวมินทร์ หน้าซอย 93 (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
11	2	0	1	0	0	0	1	0	0	9.98
12	4	0	0	0	0	0	0	0	0	10.71
13	1	0	2	0	0	0	1	0	0	10.87
14	1	0	1	0	0	0	2	0	0	12.22
15	1	0	1	0	0	0	1	0	1	11.31
16	4	0	0	0	0	0	0	0	0	8.80
17	0	0	1	0	0	0	1	0	3	13.22
18	2	0	1	0	0	0	1	0	0	10.61
19	3	0	2	0	0	0	1	0	1	17.43
20	2	0	1	0	0	0	1	0	1	12.18
21	2	0	2	0	0	0	2	0	0	15.28
22	1	0	2	0	0	0	1	0	1	12.21

ตารางที่ ก18 จุดกลับรถบริเวณ ถ.นวมินทร์ หน้าซอย 26

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
1	1	0	2	0	0	0	1	0	0	15.23
2	3	0	0	0	0	0	1	0	0	11.24
3	0	0	0	0	0	0	1	0	3	9.61
4	3	1	0	1	0	0	0	0	0	13.30
5	2	0	1	0	0	0	1	0	0	11.56
6	0	0	1	0	0	0	1	0	2	12.99
7	4	0	0	0	0	0	0	0	0	10.45
8	0	0	2	0	0	0	1	0	1	13.20
9	1	0	1	0	0	0	1	0	1	12.01
10	2	1	1	1	0	0	1	0	0	14.50
11	5	0	0	0	0	0	0	0	0	13.41
12	4	0	1	0	0	0	1	0	0	17.70
13	2	0	1	0	0	0	2	0	0	11.47

ตารางที่ ก18 จุดกลับรถบริเวณ ถ.นวมินทร์ หน้าซอย 26 (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
14	6	0	0	0	0	0	0	0	0	12.39
15	1	0	2	0	0	0	1	0	0	11.20
16	2	0	1	0	0	0	1	0	1	12.61
17	1	0	1	0	0	0	2	0	0	9.76
18	2	0	2	0	0	0	1	0	0	12.86
19	1	0	1	0	0	0	1	0	3	18.39
20	2	0	1	0	0	0	0	0	1	11.83
21	2	0	0	0	0	0	1	0	1	10.54
22	2	0	0	0	0	0	1	0	1	9.79
23	2	0	1	0	0	0	1	0	0	9.49
24	3	0	0	0	0	0	1	0	0	12.38
25	1	0	2	0	0	0	1	0	0	10.30
26	3	0	2	0	0	0	2	0	1	20.36

ตารางที่ ก19 จุดกลับรถบริเวณ ถ.รัชดาภิเษก ใกล้สี่แยกรัชดา - ลาดพร้าว

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
1	3	0	0	1	0	0	0	0	0	12.09
2	1	0	1	0	0	0	2	0	0	12.66
3	2	0	1	0	0	0	1	0	0	12.32
4	3	0	0	0	0	0	1	0	0	9.87
5	2	0	1	0	0	0	0	0	1	11.57
6	2	0	0	0	0	1	1	0	0	11.69
7	3	0	1	0	0	0	0	0	0	15.13
8	0	0	1	0	0	0	0	0	2	9.16
9	1	0	2	0	0	0	2	0	0	13.56
10	0	0	2	0	0	0	2	0	0	11.76
11	0	0	0	1	0	0	0	1	2	13.20





ตารางที่ ก20 จุดกลับรถบริเวณ ถ.ลาดพร้าว ใกล้ปากทางลาดพร้าว (ต่อ)

ชุดข้อมูล ที่	1	1	1	2	2	2	3	3	3	เวลารวม (วินาที)
	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	ตาม 1	ตาม 2	ตาม 3	
14	3	0	1	0	0	0	2	0	0	17.16
15	3	0	1	0	0	0	0	0	0	13.39
16	6	0	0	0	0	0	0	0	0	25.06
17	3	0	1	0	0	0	0	0	0	11.08
18	5	0	1	0	0	0	1	0	0	24.44
19	2	0	1	0	0	0	1	0	0	15.06
20	5	0	0	0	0	0	0	0	0	17.42
21	3	0	0	0	0	0	0	0	0	10.25
22	4	0	0	0	0	0	0	0	0	13.40
23	0	0	2	0	0	0	2	0	0	15.33
24	4	0	0	0	0	0	0	0	0	14.74

ศูนย์วิทยทรัพยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

## ประวัติผู้เขียนวิทยานิพนธ์

นายกิตติพงษ์ สุนทรเดชอังกฤษ เป็นบุตรของ นายเดชา และนางกาญจนา สุนทรเดช อังกฤษ เกิดเมื่อวันที่ 27 เมษายน พ.ศ. 2527 ที่จังหวัดกรุงเทพมหานคร สำเร็จการศึกษาระดับชั้นประถมศึกษาจากโรงเรียนพระยาประเสริฐสุนทราศรัย (กระจ่าง สิงหเสนี) ระดับชั้นมัธยมศึกษาต้นและปลายจากโรงเรียนบดินทรเดชา (สิงห์ สิงหเสนี) และสำเร็จการศึกษาระดับวิศวกรรมศาสตรบัณฑิต สาขาวิชาวิศวกรรมโยธา จากคณะวิศวกรรมศาสตร์ จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย เมื่อปีการศึกษา 2549 จากนั้นจึงได้เข้าศึกษาต่อในหลักสูตรวิศวกรรมศาสตรมหาบัณฑิต สาขาวิชาวิศวกรรมการขนส่ง ภาควิชาวิศวกรรมโยธา คณะวิศวกรรมศาสตร์ จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย ในภาคการศึกษาต้น ปีการศึกษา 2550 ปัจจุบันปฏิบัติงานอยู่ที่บริษัทวิทยุการบินแห่งประเทศไทย จำกัด ในตำแหน่งเจ้าหน้าที่ควบคุมจราจรทางอากาศ

ขณะศึกษาอยู่ที่จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย บทความของผู้เขียนวิทยานิพนธ์ได้ถูกตีพิมพ์ในเอกสารรวมการประชุมวิชาการวิศวกรรมโยธาแห่งชาติครั้งที่ 16 ดังนี้

กิตติพงษ์ สุนทรเดชอังกฤษ, จิตติชัย รุจนกนกนาฏ. 2554. การศึกษัจจัยทางกายภาพที่มีผลต่ออัตราการไหลอิมิต์บริเวณจุดกลับรถ. เอกสารรวมการประชุมวิชาการวิศวกรรมโยธาแห่งชาติครั้งที่16. ชลบุรี.

ศูนย์วิทยพัทยากร  
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย