

การแก้ปัญหาสภาพการจราจรภายในสถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณ-
ทหารลาดกระบังในระยะ กลาง-ยาว

A Traffic Congestion Improvements Study

A Case of -King Mongkut's Institute of Technology at Ladkrabang



นายวรากร คู่สกุล 59011185

นายศุภกรณ์ ชูเนตร 59011316

นายสันติภาพ สรรสันทัด 59011385

วิทยานิพนธ์นี้เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญาวิศวกรรมศาสตรบัณฑิต

สาขาวิศวกรรมโยธา คณะวิศวกรรมศาสตร์

สถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง

พ.ศ.2562

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

A Traffic Congestion Improvements Study

A Case of -King Mongkut's Institute of Technology at Ladkrabang

Warakorn Kusakun 59011185

Suppakorn Chunate 59011316

Santipap Sansanthad 59011385

A THESIS SUBMITTED IN PARTIAL FULFILLMENT OF THE REQUIREMENT FOR

THE BACHELOR OF ENGINEERING IN CIVIL ENGINEERING

FACULTY OF ENGINEERING

KING MONGKUT'S INSTITUTE OF TECHNOLOGY LADKRABANG

2019

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

A Traffic Congestion Improvements Study

A Case of -King Mongkut's Institute of Technology at LadKrabang

Warakorn Kusakun Student ID. 59011185

Suppakorn Chunate Student ID. 59011316

Santipap Sansanthad Student ID. 59011385

Academic Year 2019

Abstract

Traffic problem within King Mongkut's Institute of Technology Ladkrabang Caused by various factors For example, traffic factor channel The intersection of the railway in the center of the institute, increasing the route so as to spread the amount of vehicles entering the institution. Limit the amount of vehicles entering the study area to help alleviate traffic congestion, improve traffic conditions to be streamlined This research is an evaluation of the appropriateness of traffic routes to solve traffic problems within the King Mongkut's Institute of Technology Ladkrabang using the PTV VISTRO program using traffic light values. And the lights are set based on traffic conditions By studying and collecting quantity data by using the counting method in the period of high volume of vehicles in the morning at 6.00-9.00 o'clock and in the evening 17.00-20.00 o'clock in order to design the route for traveling from 4 counting points.

From the analysis, it was found that when increasing the route for traveling, the service level of the roads within the institute could be increased, with the lowest level of service when the problem was solved at the railway crossing which had the level of provision Road service is at level C which is acceptable.

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

กิตติกรรมประกาศ

การวิจัยครั้งนี้ได้รับทุนอุดหนุนการวิจัยจากสถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหาร-ลาดกระบังคณะวิจัยขอขอบคุณเนื่องจากได้รับความกรุณาจาก ผศ.ดร.จรัส พิทักษ์ศฤงคาร อาจารย์ที่ปรึกษาควบคุมปริญญาานิพนธ์นี้ ที่กรุณาให้คำปรึกษา ข้อเสนอแนะ ปรับปรุงแก้ไขข้อบกพร่อง ให้ความรู้ความเข้าใจด้วยความมุ่งมั่น ตลอดจนให้คำแนะนำช่วยเหลือในการแก้ไขปัญหาเพื่อให้งานวิจัยนี้สำเร็จกลุ่มผู้จัดทำจึงขอกราบขอบพระคุณเป็นอย่างสูง

ขอขอบพระคุณสำนักการโยธา กรุงเทพมหานคร ที่ให้ความอนุเคราะห์ในการให้ข้อมูลแนวทางการแก้ปัญหาในพื้นที่ศึกษา

ขอขอบพระคุณคณะกรรมการสอบปริญญาานิพนธ์ที่ช่วยให้คำแนะนำในการปรับปรุง ปริญญาานิพนธ์ ให้ความถูกต้องและครบถ้วนสมบูรณ์ และคณาจารย์ประจำสาขาวิชาวิศวกรรมโยธาทุกท่าน ที่ได้ประสิทธิ์ ประสาทวิชาความรู้ ประสบการณ์และให้คำแนะนำสำหรับการทำปริญญาานิพนธ์

คณะผู้วิจัยหวังเป็นอย่างยิ่งว่าผลการศึกษาจะเป็นแนวทางแก่งานที่เกี่ยวข้องนำผลที่ได้จากการวิเคราะห์ด้วยแบบจำลองจราจรเพื่อประกอบการตัดสินใจในการแก้ไขปัญหาการจราจร ในพื้นที่ศึกษา เพื่อการเดินทางที่มีความสะดวกรวดเร็ว และปลอดภัย

วรารกร คู่สกุล

ศุภกรณ์ ชูเนตร์

สันติภาพ สันสรรทัต

สารบัญ

	หน้า
บทคัดย่อภาษาไทย.....	I
กิตติกรรมประกาศ.....	II
สารบัญ.....	III
สารบัญตาราง.....	IV
สารบัญรูปภาพ.....	VI
บทที่ 1 บทนำ.....	9
1.1 ความเป็นมาและความสำคัญ.....	9
1.1 ปัญหาทางวิจัย.....	9
1.2 วัตถุประสงค์.....	10
1.3 ขอบเขตของโครงการ.....	10
1.4 ขั้นตอนการดำเนินงาน.....	10
1.5 ประโยชน์และคุณค่าที่คาดว่าจะได้รับ.....	11
บทที่ 2 การทบทวนวรรณกรรม.....	12
2.1 บทนำ.....	12
2.2 ความรู้พื้นฐานเกี่ยวกับถนน.....	12
2.3 วงเวียน.....	13
2.4 ประเภทถนนในเมือง.....	14
2.5 นิยามคำศัพท์เกี่ยวกับสัญญาณไฟ.....	16
2.6 นิยามคำศัพท์เกี่ยวกับปริมาณจราจร.....	17
2.7 นิยามคำศัพท์เกี่ยวกับความเร็วและเวลา.....	18
2.8 ลักษณะข้อมูลจราจร.....	19
2.9 การสำรวจข้อมูลปริมาณจราจร.....	21
2.10 การเลือกเครื่องมือในการสำรวจ.....	22
2.11 ระดับการให้บริการ.....	25
2.12 การคำนวณออกแบบประเภทหลายช่องจราจร.....	27
2.13 การเวนคืนที่ดิน.....	33

บทที่ 3 ระเบียบวิธีการวิจัย.....	34
3.1 รูปแบบการวิจัย.....	35
3.2 พื้นที่ทำการศึกษ.....	35
3.3 ข้อมูลที่ใช้ในการศึกษา.....	37
3.4 ขั้นตอนการดำเนินงาน.....	38
บทที่ 4 ผลการวิจัย.....	42
4.1 ผลการสำรวจและรวบรวมข้อมูล	42
4.2 ผลการวิเคราะห์การจราจรแบบจำลองและการจราจรในปัจจุบัน.....	56
บทที่ 5 สรุปและข้อเสนอแนะ.....	70
5.1 สรุปผลการศึกษา.....	70
5.2 ข้อเสนอแนะ.....	74
บรรณานุกรม	75
ประวัติผู้เขียน	76



สารบัญตาราง

หน้า

ตารางที่ 2.1 ใช้ปรับแก้ค่า F_M	27
ตารางที่ 2.2 ใช้ปรับแก้ค่า F_A	27
ตารางที่ 2.3 ใช้ปรับแก้ค่า F_{LC}	27
ตารางที่ 2.4 ใช้บอกช่วง LOS	28
ตารางที่ 2.5 ใช้ปรับแก้ค่า E_T แบบ upgrades	29
ตารางที่ 2.6 ใช้ปรับแก้ค่า E_R	30
ตารางที่ 2.7 ใช้ปรับแก้ค่า E_T แบบ downgrade	30
ตารางที่ 2.8 ใช้ปรับแก้ค่า F_{LW}	30
ตารางที่ 4.1 แสดงปริมาณยานพาหนะแต่ละชนิดในช่วงเวลาต่างๆบริเวณคณะสถาปัตยกรรมศาสตร์	45
ตารางที่ 4.2 แสดงปริมาณยานพาหนะแต่ละชนิดในช่วงเวลาต่างๆบริเวณแยกทางรถไฟ	46
ตารางที่ 4.3 แสดงปริมาณยานพาหนะแต่ละชนิดในช่วงเวลาต่างๆบริเวณหน้าคณะ IT	47
ตารางที่ 4.4 แสดงปริมาณยานพาหนะแต่ละชนิดในช่วงเวลาต่างๆบริเวณหน้าเจ้าคุณทหาร	48
ตารางที่ 5.1 ข้อมูลปริมาณพาหนะแต่ละชนิดในช่วงเวลาต่างๆ	68

สารบัญรูปภาพ

	หน้า
รูปภาพที่ 2.1 สัญญาณไฟจราจร.....	13
รูปภาพที่ 2.2 วงเวียน	13
รูปภาพที่ 2.3 ทางแยก.....	14
รูปภาพที่ 2.4 ช่องจราจร	15
รูปภาพที่ 2.5 กราฟแสดงสัดส่วนของถนนประเภทต่างๆ.....	16
รูปภาพที่ 2.6 เครื่องมือจราจร.....	23
รูปภาพที่ 2.7 เครื่องมือมือยวดยานบริเวณทางแยก	23
รูปภาพที่ 2.8 ตารางบันทึกปริมาณรถ.....	24
รูปภาพที่ 2.9 กราฟแสดงความสัมพันธ์.....	25
รูปภาพที่ 2.10 ระดับการให้บริการประเภทต่างๆ	27
รูปภาพที่ 2.11 multilane highway	28
รูปภาพที่ 3.1 แผนที่แสดงเส้นทาง 1,2.....	34
รูปภาพที่ 3.2 แผนที่แสดงเส้นทางถนนลาดกระบัง	35
รูปภาพที่ 3.3 ถนนคู้มเกล้า.....	35
รูปภาพที่ 3.4 แผนที่แสดงแยกสุวรรณภูมิ	36
รูปภาพที่ 3.5 แผนที่แสดงถนน	36
รูปภาพที่ 3.6 รถยนต์ส่วนบุคคล	36
รูปภาพที่ 3.7 รถบัส.....	36
รูปภาพที่ 3.8 รถบรรทุก	37
รูปภาพที่ 3.9 อุปกรณ์การจราจร.....	37
รูปภาพที่ 3.10 บริเวณสำรวจ	38
รูปภาพที่ 3.11 base-speed flow curve	39
รูปภาพที่ 3.12 รูปแสดงจุดต่างๆ.....	40
รูปภาพที่ 3.13 รถบรรทุก	41

สารบัญรูปภาพ

	หน้า
รูปภาพที่ 4.1 แผนที่แสดงการแบ่งบริเวณภายใน.....	44
รูปภาพที่ 4.2 ภาพแสดงตารางจราจรบนฉลองกรุง.....	45
รูปภาพที่ 4.3 ภาพแสดงเส้นทางตามความต้องการผู้ใช้ถนน	46
รูปภาพที่ 4.4 เส้นทางเดินรถอ่อนนุช-ฉลองกรุง.....	47
รูปภาพที่ 4.5 แสดงเส้นทางเดินรถอ่อนนุช-คุ้มเกล้า.....	48
รูปภาพที่ 4.6 ภาพถ่ายทางอากาศคณะสถาปัตยกรรม.....	49
รูปภาพที่ 4.7 ภาพถ่ายทางอากาศคณะสถาปัตยกรรม.....	49
รูปภาพที่ 4.8 ภาพถ่ายทางอากาศคณะสถาปัตยกรรม.....	49
รูปภาพที่ 4.9 ภาพถ่ายทางอากาศทางแยกรถไฟ.....	50
รูปภาพที่ 4.10 ภาพถ่ายทางอากาศทางแยกรถไฟ.....	50
รูปภาพที่ 4.11 ภาพถ่ายทางอากาศทางแยกรถไฟ.....	50
รูปภาพที่ 4.12 ภาพถ่ายทางอากาศหน้าคณะ.....	51
รูปภาพที่ 4.13 ภาพถ่ายทางอากาศหน้าคณะ.....	51
รูปภาพที่ 4.14 ภาพถ่ายทางอากาศหน้าคณะ.....	51
รูปภาพที่ 4.15 ภาพถ่ายทางอากาศแยกเจ้าคุณทหาร.....	52
รูปภาพที่ 4.16 ภาพถ่ายทางอากาศแยกเจ้าคุณทหาร.....	52
รูปภาพที่ 4.17 ภาพถ่ายทางอากาศแยกเจ้าคุณทหาร.....	52
รูปภาพที่ 4.18 ภาพเส้นทางการจราจรที่ศึกษา.....	53
รูปภาพที่ 4.19 เส้นทางสัญจรหน้าคณะสถาปัตยกรรม.....	54
รูปภาพที่ 4.20 level of service.....	54
รูปภาพที่ 4.21 ปริมาณรถที่นำมาออกแบบ.....	54
รูปภาพที่ 4.22 แบบจำลองเส้นทางสัญจรบริเวณทางข้ามรถไฟ.....	55
รูปภาพที่ 4.23 level of service.....	55
รูปภาพที่ 4.24 ปริมาณรถที่นำมาออกแบบบริเวณทางข้ามรถไฟ.....	55
รูปภาพที่ 4.25 แบบจำลองเส้นทางสัญจรหน้าคณะเทคโนโลยีสารสนเทศ.....	56
รูปภาพที่ 4.26 level of serviceหน้าคณะเทคโนโลยีสารสนเทศ.....	56

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

สารบัญรูปภาพ

หน้า

รูปภาพที่ 4.27 ปริมาณรถที่นำมาออกแบบ.....	56
รูปภาพที่ 4.28 แบบจำลองหลังมีการปรับปรุง	57
รูปภาพที่ 4.29 เส้นทางสัญจรหน้าคณะสถาปัตยกรรมหลังมีการปรับปรุง.....	58
รูปภาพที่ 4.30 เส้นทางสัญจรหน้าคณะเกษตรหลังมีการปรับปรุง.....	59
รูปภาพที่ 4.31 เส้นทางสัญจรหน้าคณะเทคโนโลยีสารสนเทศหลังมีการปรับปรุง.....	60
รูปภาพที่ 4.32 จุดตัดถนนจากถนนอ่อนนุชไปถนนคุ่มเกล้า.....	61
รูปภาพที่ 4.33 จุดเชื่อมถนนอ่อนนุชคุ่มเกล้า	61
รูปภาพที่ 4.34 จุดตัดถนนจากถนนอ่อนนุชไปถนนคุ่มเกล้า.....	62
รูปภาพที่ 4.35 level of service.....	62
รูปภาพที่ 4.36 จุดเชื่อมถนนอ่อนนุชคุ่มเกล้า.....	63
รูปภาพที่ 4.37 จุดเชื่อมถนน.....	63
รูปภาพที่ 4.38 เส้นทางสัญจรหน้าคณะสถาปัตยกรรมหลังมีการปรับปรุง.....	64
รูปภาพที่ 4.39 level of serviceหน้าคณะสถาปัตยกรรมหลังมีการปรับปรุง.....	64
รูปภาพที่ 4.40 เส้นทางสัญจรหน้าคณะเกษตรหลังมีการปรับปรุง	65
รูปภาพที่ 4.41 level of serviceหน้าคณะเกษตรหลังมีการปรับปรุง	65
รูปภาพที่ 4.42 เส้นทางสัญจรหน้าคณะเทคโนโลยีสารสนเทศหลังมีการปรับปรุง.....	66
รูปภาพที่ 4.43 level of serviceหน้าคณะเทคโนโลยีสารสนเทศหลังมีการปรับปรุง	66
รูปภาพที่ 4.44 เส้นทางสัญจรแยกทางข้ามรถไฟหลังมีการปรับปรุง.....	67
รูปภาพที่ 4.45 Level of service แยกทางข้ามรถไฟหลังมีการปรับปรุง.....	67
รูปภาพที่ 4.46 เส้นทางสัญจรแยกคุ่มเกล้า ฉลองกรุงหลังมีการปรับปรุง.....	68
รูปภาพที่ 4.47 Level of service แยกคุ่มเกล้า ฉลองกรุงหลังมีการปรับปรุง.....	68
รูปภาพที่ 5.1 แสดงเส้นทางใหม่.....	71
รูปภาพที่ 5.2 ภาพบริเวณทางแยกรถไฟ.....	71
รูปภาพที่ 5.3 level of service บริเวณทางรถไฟก่อนมีการปรับปรุง.....	72
รูปภาพที่ 5.4 level of service บริเวณทางรถไฟหลังมีการปรับปรุง	73

การแก้ปัญหาสภาพการจราจรภายในสถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบังในระยะ
กลาง-ยาว(Traffic Management In King Mongkut's Institute Of Technology
Ladkrabang Medium-Long Term)

บทที่ 1

บทนำ

1.1 ความเป็นมาและความสำคัญของปัญหา (Problem Identification)

เนื่องจากในปัจจุบันมีปริมาณผู้ใช้รถใช้ถนนเพิ่มขึ้นเป็นจำนวนมากแต่เส้นทางการคมนาคมยังคงมีปริมาณเท่าเดิมทำให้การจราจรส่วนใหญ่มีความหนาแน่นเพิ่มขึ้นโดยเฉพาะเส้นทางที่มีผู้ต้องการใช้เป็นจำนวนมากหนึ่งในนั้นคือ ปัญหาสภาพการจราจรของสถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบังที่มีปัญหาการจราจรติดขัดทำให้ผู้สัญจรในช่วงโมงเร่งด่วนมีความลำบากและก่อให้เกิดการเสียเวลาในการเดินทางเป็นอย่างมาก ส่งผลมาจากการที่ในปัจจุบันเส้นทางการจราจรของสถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบังเป็นการผสมผสานกันระหว่างการจราจรผ่านตรงกับการจราจรท้องถิ่นทำให้พื้นที่สถาบันถูกแบ่งเป็น 4 ส่วนจากการตัดกันของถนนฉลองกรุงกับทางรถไฟ ผู้จัดทำได้เล็งถึงปัญหานี้ทางผู้จัดทำโครงการจึงทำการวิเคราะห์และสำรวจปริมาณการจราจรรอบสถาบัน เพื่อแก้ปัญหการจราจรติดขัดนี้โดยต้องการที่จะนำข้อมูลการจราจรที่ได้จากการสำรวจมาเพื่อออกแบบการจราจรรอบสถาบัน ให้ถนนหลักของสถาบันนั้นมีบทบาทลดลงโดยทำการแบ่งแยกยานพาหนะที่ต้องการเข้า-ออกสถาบันอย่างชัดเจนและยังสามารถรองรับปริมาณยานพาหนะที่เพิ่มขึ้นในอนาคตได้อีกด้วย อีกทั้งโครงการนี้ยังสามารถช่วยลดปัญหาอุบัติเหตุบนท้องถนนที่เกิดกับนักศึกษาและบุคลากรในสถาบันได้อีกด้วย

ปัญหาและอุปสรรคที่เกิดขึ้นจากโครงการ มาจากถนนในชุมชนต่างๆที่ใช้เส้นทางการจราจรในสถาบันเป็นเส้นทางเชื่อมต่อกัน เช่นถนนตัดข้ามมอเตอร์เวย์ยังพื้นที่สถาบันเพื่อเชื่อมต่อกับถนนฉลองกรุง โดยถนนเส้นนี้เป็นเส้นทางการจราจรที่ผู้พักอาศัย ที่อาศัยอยู่ในบริเวณถนนฉลองกรุงและถนนคุ่มเกล้า

ใช้เป็นเส้นทางในการเดินทางไป-กลับถนนลาดกระบังโดยใช้เส้นทางในสถาบันเป็นทางผ่าน จึงทำให้ในช่วงโมงเร่งด่วนนั้นจะมีปริมาณยานพาหนะจากผู้ที่พักอาศัยบนถนนฉลอง ถนนคุ่มเกล้าและจากนักศึกษาในสถาบันรวมกันเป็นจำนวนมาก ส่งผลกระทบกับ การเข้าถึงพื้นที่ต่างๆของสถาบันไม่สะดวก ปัญหาด้าน

ความปลอดภัยและอุบัติเหตุ ปัญหาจราจรติดขัดจากถนนฉลองกรุงและถนนคุ่มเกล้าเป็นต้น

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

1.2 วัตถุประสงค์ของโครงการ

-ศึกษาข้อมูลเกี่ยวกับการออกแบบถนน Multilane Highway และความคิดเห็นของกลุ่มตัวอย่างผู้ใช้รถในพื้นที่ศึกษาและพัฒนาแบบจำลองของเส้นทางและรูปแบบของทางแยก

-เพื่อแก้ปัญหาการผสมผสานการจราจรของผู้ใช้รถจากถนนลาดกระบังไปถนนฉลองกรุง, ถนนลาดกระบังไปคุ้มเกล้า และถนนลาดกระบังไปสถาบัน

-เพื่อแก้ปัญหาพื้นที่ของสถาบันที่ปัจจุบันถูกแบ่งเป็น 4 ส่วน

-เพื่อเพิ่มประสิทธิภาพและความปลอดภัยบนถนนฉลองกรุงและผู้ใช้รถใช้ถนน

1.3 ขอบเขตของโครงการ

- พื้นที่ทำการศึกษายู่ในบริเวณสถาบันพระจอมเกล้าลาดกระบัง
- มีระยะเวลาในการสำรวจเฉลี่ย 12 ชั่วโมง
- ประชากรที่ศึกษาคือประชากรที่อยู่บริเวณสถาบัน
- ศึกษาเกี่ยวกับทฤษฎีใน multilane highway

1.4 ขั้นตอนการดำเนินงาน

- เก็บข้อมูลปริมาณจราจรบริเวณโครงการ
- ข้อมูลการเวนคืนที่ดินบริเวณโครงการ
- นำข้อมูลเข้าโปรแกรม VISSIM เพื่อจำลองแนวทางโครงการ
- นำผลที่ได้จากการจำลอง มาเปรียบเทียบระหว่างก่อน-หลังมีโครงการ

1.5 ประโยชน์ที่คาดว่าจะได้รับ

- สามารถทำให้การจราจรสอดคล้องกับจราจรท้องถิ่น
- ประสิทธิภาพและความปลอดภัยของถนนลดลงเพิ่มขึ้น
- การเข้าถึงพื้นที่ต่างๆของสถาบันทำได้สะดวกมากยิ่งขึ้น
- ลดปัญหาทางสิ่งแวดล้อม



เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

บทที่ 2

ทฤษฎีที่เกี่ยวข้อง

2.1 บทนำ

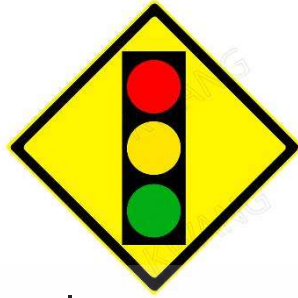
การแก้ปัญหาการจราจรภายในสถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบังควรต้องแก้ปัญหาจากต้นเหตุซึ่งเกิดจากปริมาณรถที่ใช้การสัญจรผ่านทางสถาบันนั้นมีมากเกินไปมีทั้งรถยนต์ส่วนตัว รถโดยสารประจำทาง รถบรรทุก รถจักรยานยนต์ เป็นต้นซึ่งรถเหล่านี้มีทั้งรถที่เข้าสถาบันมาเพื่อติดต่อและรถที่จะมุ่งหน้าไปยังถนนคูมเกล้า และถนนฉลองกรุง ทางผู้จัดทำจึงเสนอให้ลดความสำคัญของถนนเส้นที่ตัดผ่านสถาบันลงโดยการแยกรถที่เข้าติดต่อสถาบัน และรถที่มุ่งหน้าไปถนนคูมเกล้า และฉลองกรุงออกจากกันโดยการออกแบบเส้นทางขึ้นมาใหม่ 2 เส้นทางเพื่อแก้ปัญหาการจราจรในระยะสั้น-ระยะยาวซึ่งจำเป็นต้องมีความรู้ความเข้าใจพื้นฐาน อาทิ เช่น ความรู้ทางการออกแบบถนน Multilane Highway ความรู้พื้นฐานทางการจราจร ความรู้พื้นฐานในการเก็บข้อมูลปริมาณการจราจรในช่วงเร่งด่วน ระดับการให้บริการทางด้านจราจร เพื่อให้สามารถออกแบบถนนหลายช่องจราจรได้อย่างมีประสิทธิภาพ ปลอดภัย และสามารถแก้ปัญหาการจราจรภายในสถาบันได้

2.2 ความรู้พื้นฐานเกี่ยวกับถนน

2.2.1) การจราจร หมายความว่า การใช้ทางของผู้ขับขี่ คนเดินเท้า หรือคนขี่จักรยาน หรือใส่ล้อเลื่อน สัตว์

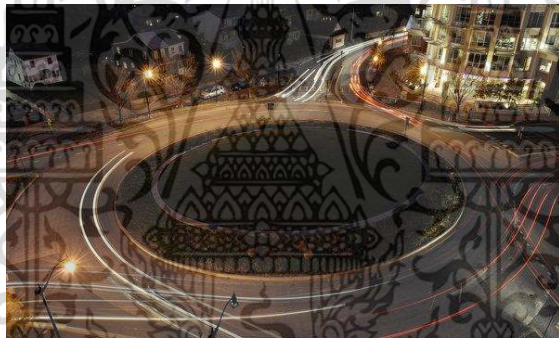
2.2.2) ทาง หมายความว่า ทางเดินรถ ช่องเดินรถ ช่องเดินรถประจำทาง ไหล่ทาง ทางเท้า ทางข้าม ทางร่วม ทางแยก ทางลาด ทางโค้ง สะพาน และลานที่ประชาชนใช้ในการจราจรและให้หมายความรวมถึงทางส่วนบุคคลที่ เจ้าของยินยอมให้ประชาชนใช้ในการจราจรหรือที่เจ้าพนักงานจราจรได้ประกาศให้เป็นทางตามพระราชบัญญัตินี้ด้วย แต่ไม่รวมไปถึงทางรถไฟ (พระราชบัญญัติการจราจร, 2522)

2.2.3) สัญญาณไฟจราจร เป็นอุปกรณ์สัญญาณไฟที่ปรากฏตามแยกถนนต่าง ทางเดินเท้า และสถานที่อื่น เพื่อควบคุมการจราจรบนท้องถนน โดยการแสดงสัญญาณให้กับคนขับรถและคนเดินเท้าตามสัญญาณไฟ สีที่ปรากฏบนสัญญาณไฟจราจร มีความหมายดังนี้ สีเขียว หมายถึง อนุญาตให้รถขับผ่านไป ได้, สีเหลืองอำพัน หมายถึง เตรียมให้รถหยุดและสีแดง หมายถึง หยุดรถ (วิกิพีเดีย, 2559: ออนไลน์)



รูปที่ 2.1 สัญญาณไฟจราจร

2.2.4) วงเวียน (Rotary, Roundabout) เป็นการออกแบบทางแยกให้มีลักษณะเป็นวงกลม เหมาะสมกับ บริเวณที่มีทางแยกมากกว่า 4 แยก และในบริเวณทางแยกมีปริมาณรถเลี้ยวมากกว่ารถที่ไปตรง ซึ่งโดยทั่วไปสภาพการจราจรทุกแยกรวมกันไม่ควรเกินกว่า 3,000 คันต่อชั่วโมง



รูปที่ 2.2 วงเวียน

ผลดีของการมีวงเวียน

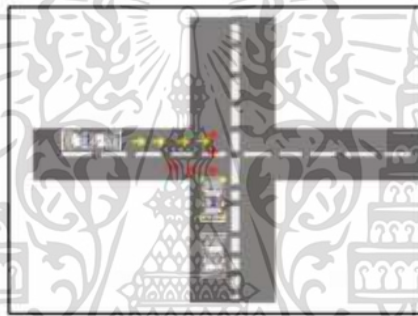
- 1) เมื่อปริมาณการจราจรเบาบาง การเคลื่อนที่ในทิศทางเดียวจะช่วยลดปัญหาความล่าช้า
- 2) ประหยัดค่าใช้จ่ายในการก่อสร้างมากกว่าการก่อสร้างทางแยกยกระดับ

ผลเสียของการมีวงเวียน

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

- 1) ก่อให้เกิดปัญหาความขัดแย้งเนื่องจากการเคลื่อนที่ตัดสลั (WEAVING PROBLEM)
- 2) จำเป็นต้องใช้บริเวณเนื้อที่มาก
- 3) ค่าใช้จ่ายในการก่อสร้างแพงมากกว่าทางแยกทั่วๆ ไป ไม่เหมาะสมกับบริเวณที่มีปริมาณการจราจรหนาแน่น เนื่องจากจะทำให้เกิดปัญหาความล่าช้า

2.2.5) ทางแยก มีลักษณะหลายรูปแบบ เช่น ทางแยกที่มีสัญญาณไฟจราจรหรือเป็นทางแยกที่ไม่มีสัญญาณไฟจราจรซึ่งเป็นอีกหนึ่งจุดที่มีปริมาณรถในการสัญจรเป็นจำนวนมากและก่อให้เกิดปัญหาการจราจรติดขัด การจัดการรถบริเวณสี่แยกที่มีปริมาณรถในจำนวนที่สูงจึงต้องมีสัญญาณไฟจราจรในการควบคุมเพื่อจัดเวลาสัญญาณไฟ ที่เหมาะสมและไม่ให้รถในบริเวณสี่แยกเกิดความล่าช้า ซึ่งทำให้เกิดปัญหาในแถวคอยที่มีปริมาณรถจำนวนมากโดยแสดงดังภาพที่ 2.3



รูปที่ 2.3 ทางแยก

ที่มา : <http://www.rodweekly.com/news/1365990229.png>

2.2.6) ช่องจราจร หรือ เลน เป็นส่วนหนึ่งของช่องเดินรถหรือช่องถนนหนึ่งที่กำหนดให้ยานพาหนะวิ่งภายในเขต เพื่อที่จะควบคุมและเป็นแนวทางให้กับผู้ขับขี่ และลดความขัดแย้งในการจราจร ถนนสาธารณะส่วนใหญ่ (ทางหลวง) มีช่องจราจรอย่างน้อยสองช่องจราจร โดยใช้หนึ่งช่องต่อหนึ่งทิศทาง คือ ไปและกลับ ช่องจราจรจะถูกแบ่งโดยเครื่องหมายจราจรบนพื้นทาง บนถนนที่มีช่องจราจรหลายช่อง และยุ่งยากกว่าถนนสองช่องจราจรก็จะถูกกำหนดด้วยเครื่องหมายจราจรบนพื้นทาง เช่นกัน ทางหลวงขนาดใหญ่มักจะมีช่องจราจรมากกว่าสองช่องจราจรขึ้นไปและถูกแบ่งคันตรงกลางด้วย เกาะกลางถนน



รูปที่ 2.4 ช่องจราจร

2.3 ประเภทถนนในเมือง แบ่งได้เป็น 4 ประเภท

2.3.1) ถนนสายประธานเป็นถนนสำคัญของระบบถนนในเมือง เป็นถนนสำหรับให้รถวิ่งด้วยความเร็วสูง และปริมาณการจราจรสูง

2.3.2) ถนนสายหลัก (Major arterial บางครั้งอาจแยกย่อยอีกเป็น Minor arterial) เป็นถนนที่ทำหน้าที่นำการจราจรในเมืองไปสู่ถนนสายประธาน หรือนำการจราจรจากถนนสายประธานเข้าสู่เมือง

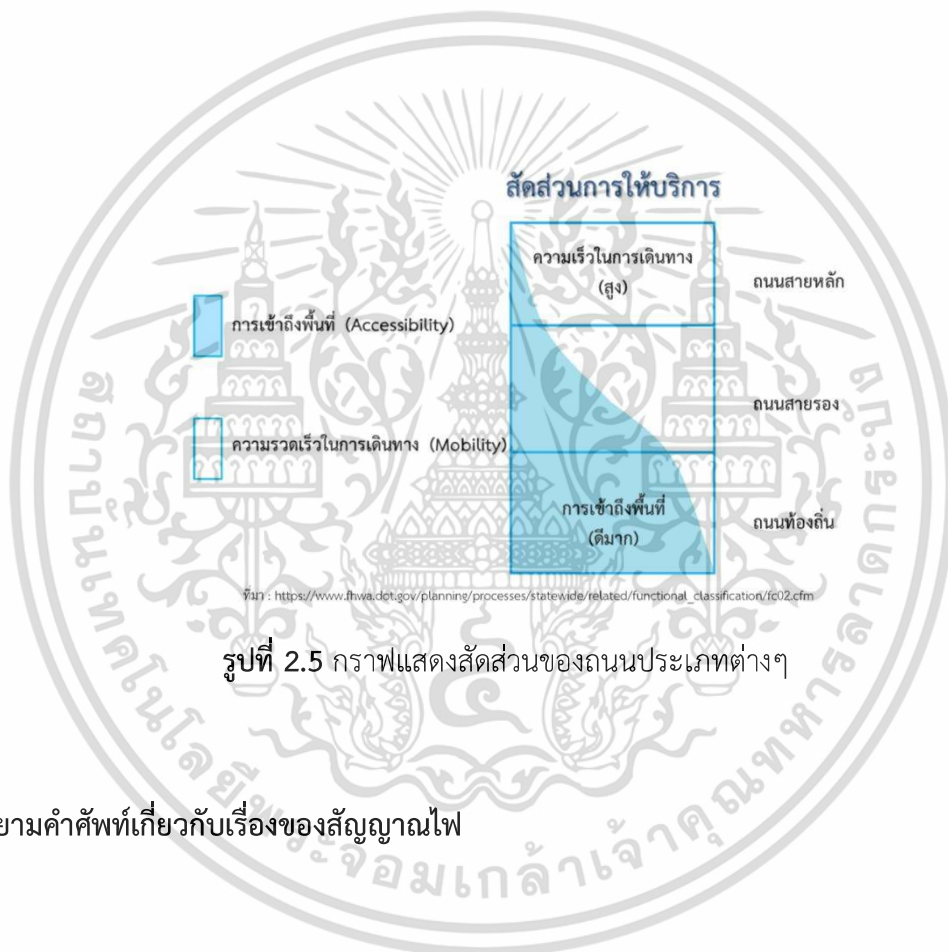
2.3.3) ถนนสายรอง (Collector Streets) หน้าที่หลักของถนนสายรองคือ การนำการจราจรจากถนนสายย่อย ซึ่งเป็นบริเวณที่อยู่อาศัย ไปสู่ถนนสายหลัก (Arterials) หรือถนนสายประธาน (Freeways) การทำหน้าที่เชื่อมต่อกับที่ดินควรเป็นหน้าที่รอง ของถนนสายรอง

2.3.4) ถนนสายย่อย (Local Street) ถนนสายย่อย (Local or access roads) เป็นถนนภายในแต่ละย่าน หน้าที่ (Function) ของถนนสายย่อย จะมีหลายหน้าที่ดังต่อไปนี้

1) หน้าที่หลักของถนนสายย่อยคือการให้การเชื่อมต่อ (access) กับอาคารแต่ละหลังทั้งทางรถยนต์และทางเท้า

2) หน้าที่ในการให้มีการเคลื่อนที่ของรถยนต์หรือการจราจร (Moving traffic) เป็นหน้าที่รอง การจราจรบนถนนสายย่อย ควรจะเบาบางเนื่องจากวัตถุประสงค์หลักของถนนสายย่อยคือการให้บริการพื้นที่ (Land service is its primary purpose) และไม่ควรให้เป็นถนนที่มีการจราจรวิ่งผ่านตลอด (Through traffic) รวมทั้งไม่ควรให้มีรถโดยสารและรถบรรทุกวิ่ง ยกเว้นในถนนสายย่อยที่อยู่ในบริเวณย่านพาณิชยกรรม หรืออุตสาหกรรม

3) ถนนสายย่อยสามารถใช้เป็นที่วางระบบสาธารณูปโภคได้ทุกประเภท (all type of utilities) เช่น ท่อระบายน้ำ ประปา



รูปที่ 2.5 กราฟแสดงสัดส่วนของถนนประเภทต่างๆ

2.4 นิยามคำศัพท์เกี่ยวกับเรื่องของสัญญาณไฟ

2.4.1) รอบระยะเวลาสัญญาณไฟ (Cycle Length) หมายถึง ระยะเวลาของสัญญาณไฟจราจร (ไฟเขียว ไฟแดง ไฟเหลือง) ใน 1 รอบ คือ เวลาที่เริ่มนับจากสัญญาณไฟแดง ไฟเขียว เหลือง และกลับมาที่ไฟแดงอีกครั้งหนึ่ง เป็นเวลาใน 1 รอบ รวมเป็นกี่วินาที

2.4.2) จังหวะของสัญญาณไฟ (Signal Phasing) หมายถึง การจัดระบบสัญญาณไฟจราจร โดยวิศวกรผู้ออกแบบจะเป็นผู้กำหนดตามความเหมาะสมของสภาพการจราจรบริเวณทางแยก นั้น ๆ เช่น บริเวณสี่แยกที่มีปริมาณรถเลี้ยวขวาน้อย อาจจะจัดเป็น 2 เฟส (phase)

2.4.3) ปริมาณจราจรสูงสุดต่อช่องจราจร (Critical Lane Volume, CLV) หมายถึงปริมาณจราจรสูงสุดต่อ 1 ช่องจราจร CLV ขึ้นอยู่กับการจัดเฟสในแต่ละเฟส CLV คำนวณได้โดยนำ ปริมาณจราจรในแต่ละทิศทางหารด้วยจำนวนช่องจราจรในทิศทางนั้น ปริมาณจราจรใน ทิศทางใดมีค่ามากกว่า จะเป็นค่า CLV

2.4.4) เวลาที่สูญเสีย (Lost Time) หมายถึง เวลาที่สูญเสียไปเนื่องจากการออกรถหรือการหยุดรถ

2.4.5) ระยะเวลาสัญญาณไฟเขียว (Effective Green Time) หมายถึง ระยะเวลาสัญญาณไฟเขียว หลังจากหักระยะเวลาที่สูญเสียไปเนื่องจากการออกรถหรือการหยุดรถ

2.4.6) จุดขัดแย้งของการจราจร (Conflicting Points) หมายถึง บริเวณที่ถนนสองสายหรือมากกว่าพบกันหรือตัดกันและมีลักษณะของถนนเป็นทางแยก การขับขี่ยวดยานย่อมเกิด ปัญหาความขัดแย้งในการเคลื่อนรถตามจุดประสงค์ในการเดินทางของผู้ขับขี่ ความขัดแย้งที่ เกิดจากการขับขี่ยวดยาน แบ่งออกเป็น 4 รูปแบบ ได้แก่ แยกออก (Diverging) รวมเข้า (Merging) ตัดผ่าน (Crossing) และตัดสลับ (Weaving)

2.5 นิยามคำศัพท์เกี่ยวกับปริมาณจราจร

2.5.1) ปริมาณการจราจรเฉลี่ยต่อวันตลอดปี (Average Annual Daily Traffic, AADT) คือ ปริมาณการจราจรเฉลี่ยต่อวันตลอดทั้งปี โดยเก็บข้อมูลการจราจร 24 ชั่วโมง เป็นระยะเวลา 1 ปี หากด้วย 365 จะได้ปริมาณการจราจรเฉลี่ยต่อวันตลอดปี มีหน่วยเป็น คัน/วัน โดย สำหรับประเทศไทย สามารถหาข้อมูล AADT ของทางหลวง ได้จากรายงานประจำปีของ กรมทางหลวง

2.5.2) ปริมาณการจราจรเฉลี่ยต่อวัน (Average Daily Traffic, ADT) ปริมาณการจราจรเฉลี่ยต่อวันที่ได้จากการเก็บข้อมูลการจราจรในระยะเวลาที่มากกว่า 1 วัน แต่น้อยกว่า 1 ปี โดย เก็บข้อมูลการจราจร 24 ชั่วโมง หากด้วยจำนวนวันที่เก็บข้อมูล จะได้ปริมาณการจราจรเฉลี่ย ต่อวันตลอดปี มีหน่วยเป็น คัน/วัน

2.5.3) ปริมาณการจราจรในแต่ละชั่วโมง (Hourly Traffic) คือ ปริมาณการจราจรเฉลี่ยที่หาได้จากการสำรวจปริมาณจราจรในแต่ละช่วงเวลาที่ต้องการ ตัวอย่างเช่น อาจจะทำการศึกษาใน ชั่วโมงเร่งด่วนในตอนเช้า

2.5.4) ปริมาณการจราจรในช่วงสั้น (Short Term Counts) คือ ปริมาณการจราจรในช่วงระยะเวลาสั้นๆที่น้อยกว่า 1 ชั่วโมง เช่น ในช่วงเวลา 5 นาที หรือ 15 นาที มักมีหน่วยเป็น คัน/ช่วงเวลา

2.5.5) กระแสการจราจรอิ่มตัว (Saturation Flow) คือ จำนวนยานพาหนะสูงสุดที่วิ่งผ่านเส้นหยุด ณ บริเวณทางแยกในช่วงเวลาที่มีสัญญาณไฟเขียวเป็นเวลา 1 ชั่วโมง บนสมมติฐานว่า ยานพาหนะวิ่งเข้าสู่ทางแยกอย่างต่อเนื่อง

2.6 นิยามคำศัพท์เกี่ยวกับความเร็วและระยะเวลา

2.6.1) ระยะเวลาเดินทาง (Travel Time) คือ ระยะเวลาที่ใช้ในการเดินทางจากจุดหนึ่งไปสู่อีกจุดหนึ่ง หรือระยะเวลาที่ใช้ในการเดินทางจากจุดเริ่มต้นไปสู่จุดหมายปลายทาง รวมถึงเวลาหยุด แวะ และติดขัดระหว่างทาง มีหน่วยเป็น นาที หรือ ชั่วโมง

2.6.2) เวลาการเคลื่อนตัว (Running Time) คือ เวลาที่ใช้ในการเคลื่อนตัวระหว่างการเดินทาง ซึ่ง จะไม่รวมเวลาหยุดระหว่างทาง มีหน่วยเป็น นาที

2.6.3) ความเร็ว (Speed) คือ อัตราการเคลื่อนที่ของยานพาหนะในหน่วยระยะทางต่อหน่วยเวลา มีหน่วยเป็น กิโลเมตรต่อชั่วโมง

2.6.4) ความเร็วเฉพาะตำแหน่ง (Spot Speed) คือ ความเร็วเฉพาะตำแหน่งซึ่งเกิดขึ้นที่ตำแหน่ง ที่ได้ทำการศึกษาเท่านั้น เช่น บริเวณทางโค้ง บริเวณทางแยก หรือบริเวณจุดเสี่ยงต่างๆ มี หน่วยเป็น กิโลเมตรต่อชั่วโมง

2.6.5) ความเร็วเฉพาะตำแหน่งเฉลี่ย (Time - Mean Speed) คือค่าเฉลี่ยเรขาคณิตของการวัด Spot Speed หลายๆครั้งหรือหาได้จากผลรวมของ spot speed หารด้วยจำนวนครั้งที่ทำ การวัด ความเร็ว มีหน่วยเป็น กิโลเมตรต่อชั่วโมง

2.6.6) ความเร็วเฉลี่ย (Space - Mean Speed) คือ ค่าเฉลี่ยของความเร็วที่เกิดจากการคำนวณจากระยะทางที่ใช้ในการเดินทาง หารด้วยค่าเฉลี่ยของเวลาที่ใช้ในการเดินทางจาก ยานพาหนะหลายๆคัน บนช่วงถนนที่กำหนดจุดการเดินทางในพื้นที่การศึกษา มีหน่วยเป็น กิโลเมตรต่อชั่วโมง

2.6.7) ค่ากลางความเร็วเฉพาะตำแหน่ง (Median Spot Speed) คือ ค่ากึ่งกลางของความเร็วซึ่งได้มีการเรียงลำดับตามความเร็ว ณ ตำแหน่งสำรวจเดียวกัน และประเภทยานพาหนะเดียวกัน จากน้อยไปมาก มีหน่วยเป็น กิโลเมตรต่อชั่วโมง

2.6.8) ค่าฐานนิยมของความเร็วเฉพาะตำแหน่ง (Mode Spot Speed) คือ ค่าความเร็วที่เกิดขึ้นมากที่สุดในกลุ่มตัวอย่างความเร็วที่ทำการสำรวจ ณ ตำแหน่งสำรวจเดียวกัน มีหน่วยเป็น กิโลเมตรต่อชั่วโมง

2.6.9) ระยะห่างระหว่างยานพาหนะ (Spacing) หมายถึง ระยะทางที่ห่างระหว่างรถ 2 คัน วัดจาก กันชนหน้าถึงกันชนหน้า หน่วยเป็นเมตร

2.6.10) ระยะเวลาระหว่างยานพาหนะ (Headway) หมายถึง ระยะเวลาที่ห่างระหว่างรถ 2 คัน วัดจากกันชนหน้าถึงกันชนหน้า หน่วยเป็นวินาที

2.7 ลักษณะของข้อมูลการจราจร

โดยทั่วไปข้อมูล (Data) หมายถึง ข้อเท็จจริงที่เกิดขึ้น โดยข้อมูลอาจจะอยู่ในรูปของข้อความและตัวเลข ซึ่ง ข้อมูลสามารถแบ่งได้เป็น 2 ลักษณะ ได้แก่ ข้อมูลปฐมภูมิ (Primary Data) และ ข้อมูลทุติยภูมิ (Secondary Data) ดังรายละเอียดต่อไปนี้

2.7.1) ข้อมูลปฐมภูมิ (Primary Data)

ข้อมูลปฐมภูมิ คือ ข้อมูลที่ได้มาจากการที่ผู้ใช้เป็นผู้เก็บสำรวจข้อมูลโดยตรง ซึ่งอาจจะเก็บด้วยการสัมภาษณ์ หรือสังเกตการณ์ เป็นข้อมูลที่มีความน่าเชื่อถือมากที่สุด เนื่องจากยังไม่มีกระบวนการเปลี่ยนรูปแบบและผ่านการ วิเคราะห์ของข้อมูล และมีรายละเอียดตามที่ต้องการในการวิเคราะห์ แต่ข้อมูลประเภทดังกล่าวจะต้องใช้ เวลาและค่าใช้จ่ายในการสำรวจข้อมูลค่อนข้างสูง เช่น ข้อมูลที่ได้จากการนับจำนวนรถที่เข้าและออกสถานที่ ในช่วงเวลาต่างๆ การสำรวจปริมาณจราจรบนช่วงถนนที่ต้องการพัฒนาโครงการ เป็นต้น ซึ่งการสำรวจ ข้อมูลปฐมภูมิอาจจะกระทำโดย

1) การสำรวจประชากร (Population) คือ การเก็บรวบรวมข้อมูลของประชากรหรือผู้ใช้รถและถนน ทั้งหมดในพื้นที่ที่กำหนดไว้ในขอบข่ายการศึกษา ซึ่งจะได้ข้อมูลที่มีความครบถ้วนสมบูรณ์ และมีความคลาดเคลื่อนต่ำ อย่างไรก็ตามจะมีข้อจำกัดในเรื่องของระยะเวลาและงบประมาณที่ใช้ในการสำรวจในระดับสูง

2) การสำรวจจากกลุ่มตัวอย่าง (Sample Survey) คือ การเก็บรวบรวมข้อมูลของประชากรหรือผู้ใช้รถ ตามจำนวนของตัวอย่างที่จะต้องมีการคำนวณเพื่อให้ผลของการสำรวจมีระดับของความเชื่อมั่นตามที่ กำหนดไว้ ณ บริเวณถนนที่ทำการคัดเลือกมาจากตัวแทนในสิ่งที่เราต้องการจะทำการศึกษา โดยการ สำรวจในลักษณะดังกล่าวจะประหยัดระยะเวลาและงบประมาณในการสำรวจ อย่างไรก็ตามควรจะ

พึงระวังเกี่ยวกับการสุ่มตัวอย่างจากประชากร ให้มีการกระจายตัวของตัวอย่างอย่างสม่ำเสมอ อาทิ เช่น ผู้สำรวจควรจะดำเนินการสำรวจกลุ่มคนที่มีรายได้แตกต่างกันตามสัดส่วนของประชากรที่ได้ กำหนดไว้ เป็นต้น

โดยการสำรวจข้อมูลปฐมภูมิด้านการจราจรสามารถทำการสำรวจได้จากการใช้แบบสอบถามและการ สัมภาษณ์ ในกรณีที่ต้องการข้อมูลเชิงคุณภาพ (Qualitative Data) เนื่องจากเป็นข้อมูลที่วัดระดับในการ ตัดสินใจของความพึงพอใจ การตัดสินใจเลือก และ ทักษะคิดต่อการเลือกใช้ก่อนข้างยาก ตัวอย่างเช่น การ ออกแบบสอบถามเพื่อเพื่อสัมภาษณ์การเลือก หรือ ไม่เลือกใช้รถโดยสารขนส่งสาธารณะ ดังนั้นในการ กำหนดตัวแปรต่างๆที่จะอยู่ในแบบสอบถามจะต้องกำหนดวัตถุประสงค์ในการ เดินทาง ราคา ค่ารถโดยสาร และระยะเวลาในการรอคอย ให้ครอบคลุมและชัดเจนเพื่อนำสิ่งเหล่านี้มาทำการคัดเลือกแบบจำลอง

ในขณะที่การเก็บข้อมูลโดยใช้คนสังเกตนั้นมีความเกี่ยวข้องกันกับข้อมูลเชิงปริมาณ (Quantitative data) ซึ่งข้อมูลในลักษณะนี้เป็นข้อมูลที่สามารถนับได้อาทิเช่น ความเร็ว รายได้ จำนวนรถ ดังนั้นข้อมูลในเชิงนี้ เป็นข้อมูลที่สามารถนำไปใช้ในการวิเคราะห์ได้ในทันที

2.7.2) ข้อมูลทุติยภูมิ (Secondary Data)

ข้อมูลทุติยภูมิ คือ ข้อมูลที่ได้มาจากแหล่งข้อมูลที่มีผู้เก็บรวบรวมไว้แล้ว เป็นข้อมูลในอดีตที่ผู้ใช้ไม่ต้องทำ การเก็บรวบรวมจากผู้ให้ข้อมูลหรือแหล่งที่มาของข้อมูลโดยตรง แต่เป็นข้อมูลที่ได้จากการเก็บรวบรวมจาก ผู้อื่นหรือหน่วยงานต่างๆอาทิเช่น ข้อมูลที่มีการจัดทำเป็นรูปเล่มรายงานในหัวข้อต่างๆของหน่วยงานราชการ และเอกชน และรายงานและบทความจากหนังสือหรือรายงานที่จัดทำโดยหน่วยงานเอกชน ซึ่งจะทำการ จัดพิมพ์เฉพาะส่วนของข้อมูลที่เผยแพร่ได้ในรูปแบบของรายงานต่างๆ

สำหรับกระบวนการเก็บข้อมูลและวิเคราะห์ข้อมูลด้านการจราจร ควรทำความเข้าใจเบื้องต้นเกี่ยวกับ ประเภทและลักษณะของข้อมูลทั่วไปด้านการจราจรก่อน ซึ่งข้อมูลในแต่ละประเภทมีคุณลักษณะที่แตกต่าง กัน ดังนั้น หากมีความรู้ความเข้าใจในประเภทและลักษณะของข้อมูลจราจรจะมี ส่วนช่วยในการทำการ ตรวจสอบถึงข้อมูลที่ต้องการทราบได้ ลักษณะของข้อมูลด้านจราจรแบ่งออกเป็น 3 ลักษณะดังต่อไปนี้

- 1) ข้อมูลที่มีลักษณะเป็นตัวแปรแบบต่อเนื่อง และ ข้อมูลที่เป็นตัวแปรแบบไม่ต่อเนื่อง (Continuous data & Discrete data)

- ตัวแปรต่อเนื่อง (Continuous data) ข้อมูลที่อยู่ในรูปตัวเลขที่มีค่าในทุกช่วงที่กำหนด ตัวอย่างเช่น ข้อมูลความเร็วของการเดินทางในทุกตำแหน่งของการเดินทาง ข้อมูลค่า Headway
- ตัวแปรแบบไม่ต่อเนื่อง (Discrete data) ข้อมูลที่อยู่ในรูปตัวเลขที่มีค่าเป็นเลขจำนวนเต็ม ไม่สัมพันธ์กับระยะเวลา ตัวอย่างเช่น ข้อมูลของจำนวนอุบัติเหตุที่นับเป็นจำนวนครั้ง หรือ จำนวนรถที่นับเป็นจำนวนคัน

2) ข้อมูลที่มีลักษณะเป็นข้อมูลเชิงปริมาณ และ ข้อมูลเชิงคุณภาพ (Quantitative data & Qualitative data)

- ข้อมูลเชิงปริมาณ (Quantitative data) เป็นข้อมูลที่สามารถนับได้ ตัวอย่างเช่น ความเร็ว รายได้ของผู้ใช้ยานพาหนะ ปริมาณจราจรในแต่ละประเภท

- ข้อมูลเชิงคุณภาพ (Qualitative data) เป็นข้อมูลที่ไม่สามารถทำการนับหรือแบ่งเป็นค่าต่างๆ ได้ ตัวอย่างเช่น ประเภทของรถ ความพึงพอใจ หรือความไม่พึงพอใจในการอยู่อาศัยในพื้นที่ที่มีเสียงดังจากขบวนรถ

3) ข้อมูลความเร็วคงที่ไม่ผันแปรต่อเวลา และ ข้อมูลความเร็วที่ผันแปรของเวลา (Stationary data & Time-dependent data) ในการวิเคราะห์ข้อมูลนั้นบ่อยครั้งที่มีการกำหนดให้พฤติกรรมต่างๆ ที่ต้องการศึกษา ตัวอย่างเช่น การศึกษาถึงความเร็วของยานพาหนะที่จุดๆ หนึ่งบนถนนด้วยการหาค่าเฉลี่ยของความเร็ว โดยที่เชื่อว่าพฤติกรรมของความเร็วที่คงที่ตลอดไม่เปลี่ยนแปลงไปตามระยะเวลา (Stationary data) ในทางตรงกันข้ามคนขับรถต่างๆ จะขับรถและใช้ความเร็วด้วย จุดประสงค์ที่แตกต่างกันไปตามเวลา ตามปัจจัยของสภาพอากาศ สภาพแวดล้อม และสภาพ การจราจรซึ่งค่าความเร็วมีความแตกต่างกันไปตามเวลา (Time dependent data)

2.8 การสำรวจข้อมูลปริมาณจราจร

การสำรวจข้อมูลปริมาณจราจรโดยใช้คนนับโดยตรง

การสำรวจข้อมูลโดยใช้คนสังเกต/คนนับ (Manual Counts) คือ การสำรวจโดยใช้คนนับปริมาณการจราจร โดยตรง (Direct Method) วิธีนี้เป็นวิธีการสำรวจที่ละเอียดเนื่องจากใช้คนสำรวจปริมาณจราจรโดยตรง แต่ มีค่าใช้จ่ายสูงอันเนื่องมาจากค่าแรงงานที่สูง อย่างไรก็ตามการสำรวจปริมาณการจราจรโดยใช้คนนับมี ประโยชน์ข้างเคียง คือ สามารถให้ผู้นับสังเกตข้อมูลข้างเคียงที่อาจเป็นประโยชน์ในขณะสำรวจได้ เช่น ลักษณะสภาพการจราจรโดยทั่วไป ปริมาณคนเดินถนน จำนวนผู้โดยสารบนรถประจำทาง หรือปัจจัยที่มีผลกระทบต่อผู้ขับขี่ในขณะสำรวจ เป็นต้น

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

การสำรวจปริมาณจราจรโดยใช้คนนับโดยตรง คือ วิธีการใช้คนนับปริมาณจราจร และระบุจำนวนปริมาณ จราจรออกมาเป็นตัวเลข ซึ่งวิธีการนี้มี

ข้อดี คือ ปริมาณการจราจรที่ได้จากการนับโดยคนสามารถแยกประเภทของยานพาหนะและสามารถ เก็บปริมาณรถเลี้ยวได้ และข้อมูลที่ทำกรเก็บสามารถนำไปใช้งานได้ทันที

ข้อเสีย คือ การใช้คนนับไม่สามารถทำได้ในระยะเวลานาน เนื่องจากบุคลากรมีความสามารถในการสังเกตอย่างมีประสิทธิภาพในช่วงเวลาที่ไม่เกิน 3 ชั่วโมง อีกทั้งความแม่นยำของข้อมูลจะน้อยหาก

2.9 การเลือกเครื่องมือในการสำรวจ

ในการเลือกเครื่องมือการสำรวจข้อมูลด้านการจราจรนั้น ผู้ทำการสำรวจจะต้องทำการตัดสินใจให้การเลือก นั้นสอดคล้องกันกับขอบข่ายที่ผู้ทำการเก็บข้อมูลทำการวิเคราะห์ออกมา โดยที่วิธีการที่ดีที่สุดในการเลือก เครื่องมือนั้นคือ นักวิเคราะห์การจราจรควรมีส่วนในการตัดสินใจในการเลือกอุปกรณ์ด้วย และจะเป็นการ ดีมากยิ่งขึ้นถ้าหากว่านักวิเคราะห์การจราจรเป็นผู้จัดการการสำรวจด้วยตนเองด้วยการเลือกอุปกรณ์และการ เลือกกลุ่มตัวอย่าง

การเลือกเครื่องมือเพื่อใช้ในการสำรวจจะต้องทำการพิจารณาถึงความหลากหลายของเครื่องมือที่ใช้และ คำนึงถึงข้อดี-ข้อเสียเปรียบของเครื่องมือในแต่ละชนิดเพื่อทำการเปรียบเทียบกัน อีกทั้งการเปรียบเทียบกัน ในเรื่องของค่าใช้จ่ายของเครื่องมือเป็นต้น

ในการเลือกเครื่องมือจะต้องสัมพันธ์กันกับแผนการที่จะทำการสำรวจข้อมูลโดยมีหลักการในการพิจารณา ดังต่อไปนี้

- 1) คัดเลือกวิธีการวิเคราะห์เพื่อให้สอดคล้องกับการแก้ไขปัญหา
- 2) ลักษณะของข้อมูลที่จะต้อง ใช้เพื่อการวิเคราะห์โดยวิธีการที่ทำการคัดเลือก
- 3) ค่าที่ได้จากการสำรวจที่มีมาก่อนหน้านี้สามารถนำมาเป็น ข้อมูลในการสำรวจครั้งปัจจุบันได้หรือไม่
- 4) ข้อมูลที่มีอยู่แล้วก่อนหน้านี้สามารถนำมาประยุกต์ใช้เป็นข้อมูลใน การสำรวจครั้งปัจจุบันสำหรับ บางส่วนได้หรือไม่
- 5) เทคนิคที่เลือกใช้ในการเก็บข้อมูลภาคสนามครั้งนี้ สามารถได้ข้อมูลตามวัตถุประสงค์หรือไม่

6) เวลา งบประมาณ บุคลากรและทรัพยากรอื่นๆ ที่จำเป็นต่อการ สำรวจภาคสนามมีเพียงพอหรือไม่

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่นิยมนำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า

ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

7) จัดเตรียมเทคนิคที่ใช้ในการสำรวจภาคสนามด้วยวิธีการอื่น



รูปที่ 2.6 เครื่องนับมือกด



รูปที่ 2.7 เครื่องนับมือยวดยานบริเวณทางแยก

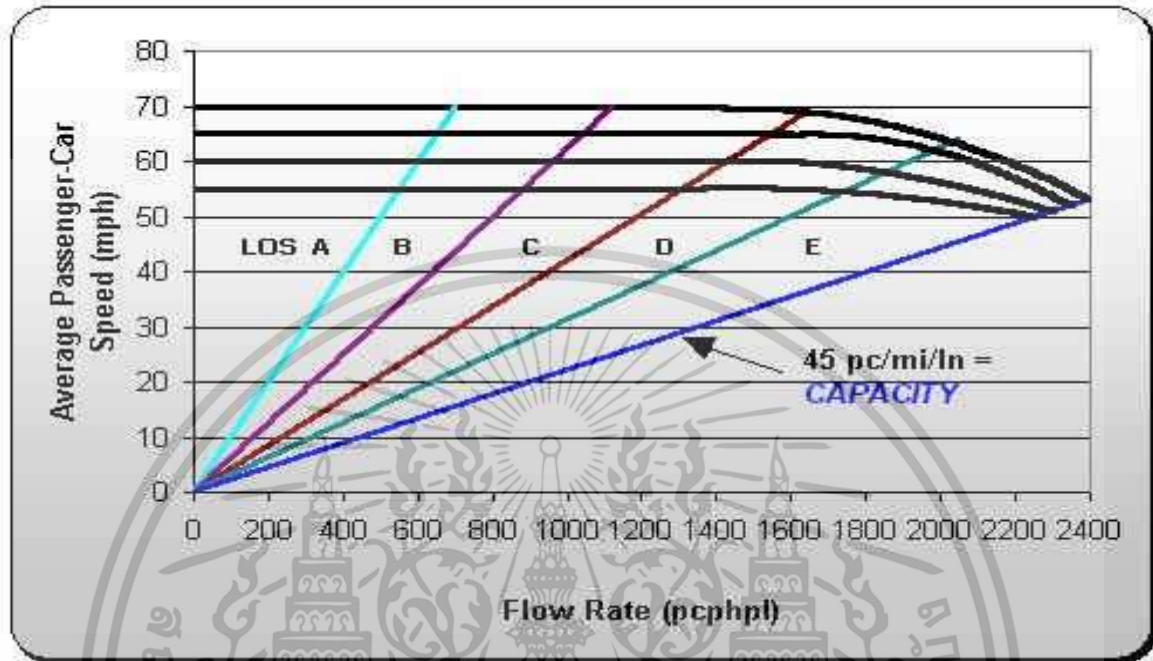
ประเภท ชวดยาน ช่วงเวลา	รถยนต์ส่วนบุคคล	รถจักรยานยนต์	รถโดยสาร ประจำทาง	รถตู้	รถแท็กซี่	รถบรรทุก
08.00 – 08.15	๗๕ ๗๕	๗๕ ๓				
08.15 – 08.30						
08.30 – 08.45						
08.45 – 09.00						
09.00 – 09.15						
09.15 – 09.30						
09.30 – 09.45						
09.45 – 10.00						
รวม						

รูปที่ 2.8 ตารางบันทึกปริมาณรถ

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

2.10 ระดับการให้บริการ

ในปี ค.ศ. 1965 Highway Capacity Manual (HCM) ได้เสนอแนวคิดในการประเมินสภาพการจราจรและประสิทธิภาพของถนนด้วย ระดับการให้บริการ (Level of service, LOS)



รูปที่ 2.9 กราฟแสดงความสัมพันธ์

Flow Rate(pcphpl)และ Average Passenger-Car Speed(mph)

ระดับการให้บริการ A (Level of service A) ระดับการให้บริการที่รถยนต์สามารถเคลื่อนที่ได้โดยอิสระด้วยความเร็วอิสระ (Free-flow speed) นั่นคือผู้ขับขี่รถยนต์สามารถเลือกความเร็วในการสัญจรได้โดยอิสระโดยไม่ได้รับอิทธิพล จากรถยนต์คันอื่นในกระแสจราจร การสัญจรของรถยนต์จะไม่ได้ถูกรบกวนจากรถยนต์คันอื่น แม้ในสภาพการจราจรที่มีความหนาแน่นสูงสุดของระดับการให้บริการ A ระยะห่างเฉลี่ยระหว่าง รถยนต์จะมีค่าประมาณ 167 เมตร (550 ฟุต) หรือเทียบเท่ากับ ความยาวโดยประมาณของรถยนต์ 27 คัน เป็นระดับการให้บริการที่ทำให้เกิดความสบายในการขับขี่มากที่สุด อุบัติเหตุและสภาพถนน ที่เป็นอุปสรรคต่อการขับขี่จะไม่ส่งผลกระทบต่อมากนักที่ระดับการให้บริการนี้

ระดับการให้บริการ B (Level of service B) ยังเป็นระดับการให้บริการที่รถยนต์สามารถเคลื่อนที่ได้โดยอิสระ และยังสามารถเลือกใช้ ความเร็วในการสัญจรได้โดยอิสระ ระยะห่างเฉลี่ยระหว่าง รถยนต์จะมีค่าประมาณ 100 เมตร (330 ฟุต) หรือเทียบได้กับความยาวของรถยนต์ 16 คัน การเปลี่ยนเอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

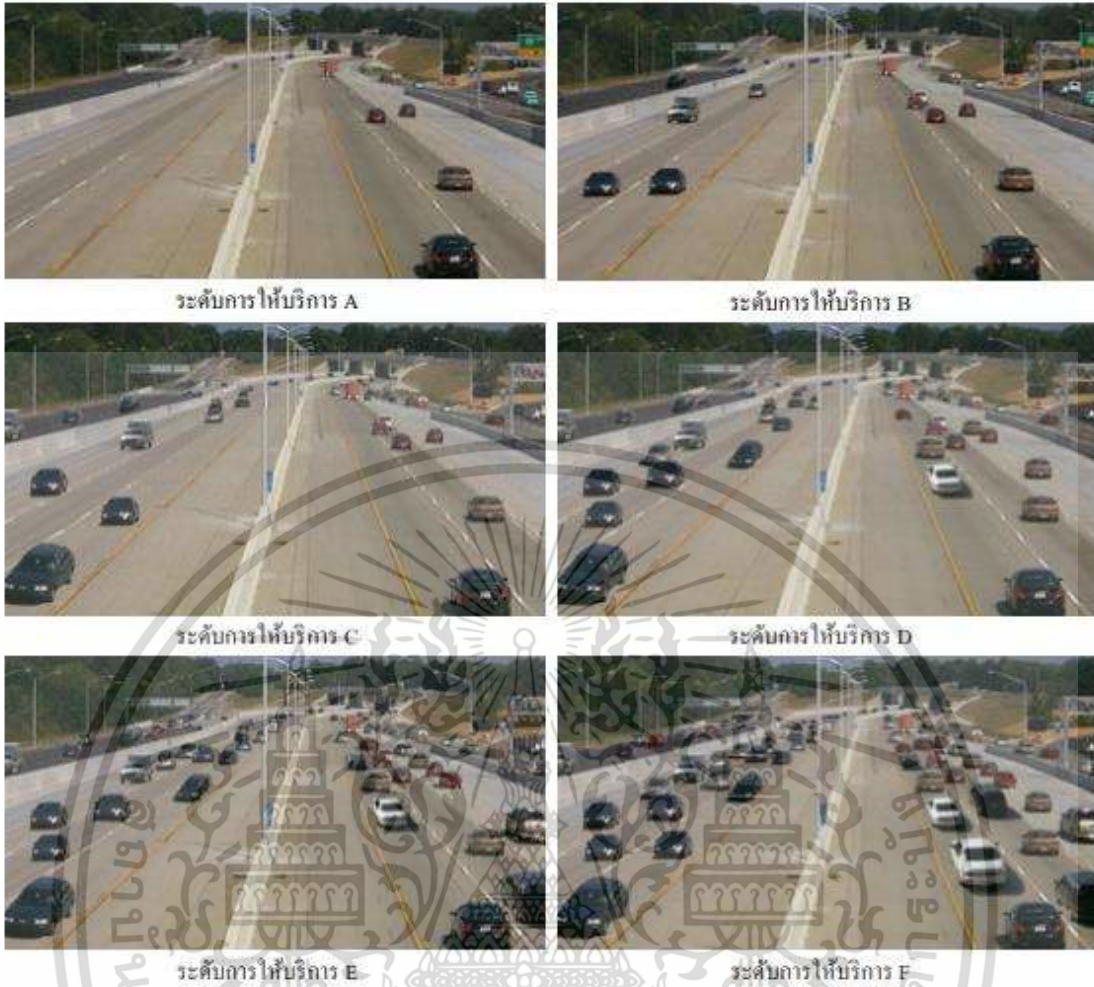
ช่องจราจรอาจถูกจำกัดบ้างเพียง เล็กน้อย โดยรวมแล้วยังคงเป็นระดับการให้บริการที่ทำให้เกิดความสบายในการขับขี่ เช่นเดียวกับ ระดับการให้บริการ A อุบัติเหตุและสภาพถนนที่เป็นอุปสรรคต่อการขับขี่จะไม่ส่งผลกระทบต่อสภาพ การจราจรมากนักที่ระดับการให้บริการนี้

ระดับการให้บริการ C (Level of service C) เป็นระดับการให้บริการที่สามารถใช้ความเร็วในการสัญจรได้ใกล้เคียงความเร็วอิสระ ความมีอิสระในการสัญจรจะถูกจำกัดมากขึ้น ผู้ขับขี่ต้องให้ความระมัดระวังขณะเปลี่ยนช่องจราจร มากขึ้น ระยะห่างเฉลี่ยระหว่างยานมีค่าประมาณ 67 เมตร (220 ฟุต) หรือเทียบได้กับความยาว ของรถยนต์ 11 คัน อุบัติเหตุบนท้องถนนยังไม่ส่งผลกระทบต่อสภาพ การจราจรมากนัก แต่สภาพ ถนนที่เป็นอุปสรรคต่อการขับซึ่งอาจเริ่มส่งผลกระทบมากขึ้นและอาจทำให้เกิดแถวคองหรือรถติด ได้ในตำแหน่งที่สภาพถนนเป็นอุปสรรคต่อการสัญจรอย่างมีนัยสำคัญ

ระดับการให้บริการ D (Level of service D) เป็นระดับการให้บริการที่ความเร็วในการสัญจรเริ่มลดลงเล็กน้อย ขณะที่ปริมาณจราจร และความหนาแน่นเริ่มที่จะเพิ่มขึ้นอย่างรวดเร็ว ความมีอิสระในการสัญจรในกระแสจราจรถูก จำกัดมากขึ้นอย่างเห็นได้ชัด ทำให้ความสบายในการขับขี่ลดลงและเกิดความเครียดในการขับขี่ เพิ่มขึ้น อุบัติเหตุเพียงเล็กน้อยทำให้เกิดการจราจรติดขัดขึ้นได้ที่ระดับการ ให้บริการนี้ เพราะมี พื้นที่ในการสัญจรและใช้ในการหลบหลีกลดลง ระยะห่างเฉลี่ยระหว่างยานเท่ากับ 50 เมตร (160 ฟุต) หรือเทียบได้กับความยาวของรถยนต์ 8 คัน

ระดับการให้บริการ E (Level of service E) เป็นระดับการให้บริการที่ระดับสูงสุดที่ถนนจะสามารถรองรับปริมาณจราจรได้ การสัญจร เป็นได้ด้วยความยากลำบาก ช่วงห่างระหว่างยานไม่แน่นอน โดยประมาณแล้วเทียบได้กับ ความยาวของรถยนต์ 6 คัน ทำให้มีพื้นที่ในการสัญจรและเปลี่ยนช่องจราจรน้อยลง ยังคงใช้ ความเร็วได้มากกว่า 80 กิโลเมตรต่อชั่วโมง (50 ไมล์ต่อชั่วโมง) การขัด กระแสจราจรเพียงเล็กน้อย ไม่ว่าจะเป็นการเปลี่ยนช่องจราจร หรือการที่รถวิ่งออกจากทางเชื่อมเข้ามา ในกระแสจราจรหลัก ฯลฯ สามารถทำให้เกิดกระแสการจราจรติดขัด (Shockwave) ย้อนกลับไปยัง กระแสจราจรต้นทาง ได้ ที่ระดับการจราจรสูงสุดนี้ ถ้ามีอุบัติเหตุเกิดขึ้นแม้ เพียงเล็กน้อย ก็สามารถทำให้เกิดการจราจร ติดขัดอย่างรุนแรงได้ เนื่องจาก ไม่มีพื้นที่เพียงพอสำหรับ ระบายการจราจร และเป็น สภาพการจราจร ที่ส่งผลให้เกิดความอึดอัดและความเครียดต่อผู้ขับขี่เป็นอย่างมาก

ระดับการให้บริการ F (Level of service F) เป็นระดับการให้บริการที่เกิดสภาพการจราจร ติดขัดของกระแสจราจร ซึ่งโดยทั่วไปจะสังเกตได้จากแถวคองที่เกิดขึ้นด้านหลังจุดที่เกิดการติดขัด



รูปที่ 2.10 ระดับการให้บริการประเภทต่างๆ

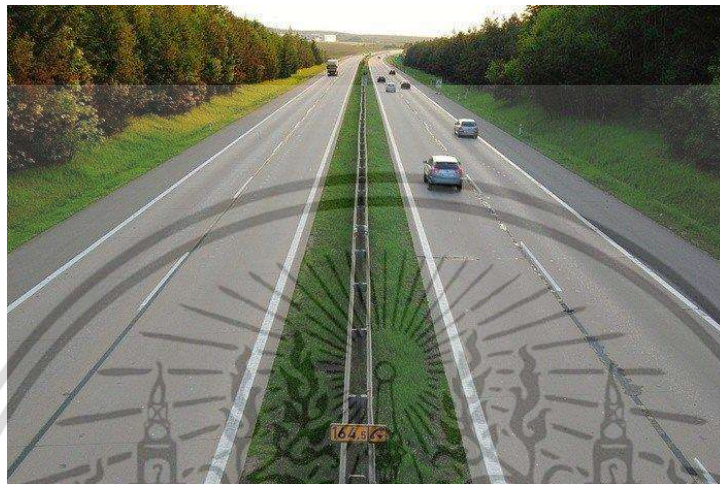
2.11 การคำนวณออกแบบ ประเภทถนนแบบหลายช่องจราจร (Multilane Highways)

ถนนหลายช่องจราจรในอุดมคติ

- 1) ความกว้างช่องทางมากกว่าหรือเท่ากับ 3.6 m
- 2) ไม่มีสิ่งกีดขวาง เช่นป้ายจราจร retaining wall ต้นไม้ เสาไฟฟ้า และอื่นๆ ในระยะ 3.6 เมตร จากขอบจราจรทั้งสองข้างในหนึ่งทิศทาง
- 3) มีเฉพาะรถยนต์ส่วนตัวในกระแสการจราจร

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

- 4) ไม่มีจุดตัดโดยตรงบนช่วงถนน
- 5) เป็นถนนแบ่งแยกทิศทางจราจร
- 6) ความเร็วการไหลอิสระมากกว่า 100km/h



รูปที่ 2.11 Multilane Highway

ประเมิน Free Flow Speed (FFS) ได้จากการวัดในสนาม หรือ ประเมินจากสมการกรณีไม่สามารถวัดในสนามได้และเลือกใช้ FFS Curve ที่เหมาะสม

$$FFS = BFFS - \square_{\square\square} - \square_{\square\square} - \square_{\square} - \square_{\square}$$

เมื่อ BFFS = base FFS (km/h) (อาจใช้ค่า Design Speed ได้)

FFS = estimated FFS (km/h) (ความกว้างเลน)

$\square_{\square\square}$ = adjustment for lane width (ค่าปรับแก้จากความกว้างเลน)

$\square_{\square\square}$ = adjustment for lateral clearance (ค่าปรับแก้จากความกว้างไหล่ทาง)

\square_{\square} = adjustment for median type (ค่าปรับแก้จากชนิดถนน ไม่มีเกาะกลาง,มีเกาะกลาง)

\square_{\square} = adjustment for access points (ค่าการปรับแก้จากการเข้าถึงถนน)

$$V_p = V / (PHF * N * \square_{\square\square} * \square_{\square})$$

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

เมื่อ V_p = 15-min passenger-car equivalent flow rate (pc/h/ln)

V = hourly volume (veh/h) (ปริมาณรถต่อ 1 ชม.)

PHF = peak-hour factor (ความกว้างเลน)

N = number of lanes (จำนวนเลน)

ϕ_{HV} = heavy-vehicle adjustment factor (ค่าการปรับแก้จากรถบรรทุก)

ϕ_{DP} = driver population factor (ค่าการปรับแก้จากความต้องการใช้)

Median Type	Reduction in Free-Flow Speed, f_M (mi/h)
Undivided	1.6
TWTLs	0.0
Divided	0.0

ตารางที่ 2.1 ใช้ปรับแก้ค่า ϕ_M

Access Density (access Points/mi)	Reduction in Free-Flow Speed, f_A (mi/h)
0	0.0
10	2.5
20	5.0
30	7.5
≥ 40	10.0

ตารางที่ 2.2 ใช้ปรับแก้ค่า ϕ_A

4-Lane Multilane Highways		6-Lane Multilane Highways	
Total Lateral Clearance (ft)	Reduction in Free-Flow Speed, f_{LC} (mi/h)	Total Lateral Clearance (ft)	Reduction in Free-Flow Speed, f_{LC} (mi/h)
≥ 12	0.0	≥ 12	0.0
10	0.4	10	0.4
8	0.9	8	0.9
6	1.3	6	1.3
4	1.8	4	1.7
2	3.6	2	2.8
0	5.4	0	3.9

ตารางที่ 2.3 ใช้ปรับแก้ค่า ϕ_{LC}

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

$$PHF = \frac{\text{Hourly volume}}{\text{Peak rate of flow within the hour}}$$

สูตรใช้หาค่า PHF

If 15-minute periods are used, the PHF is computed as:

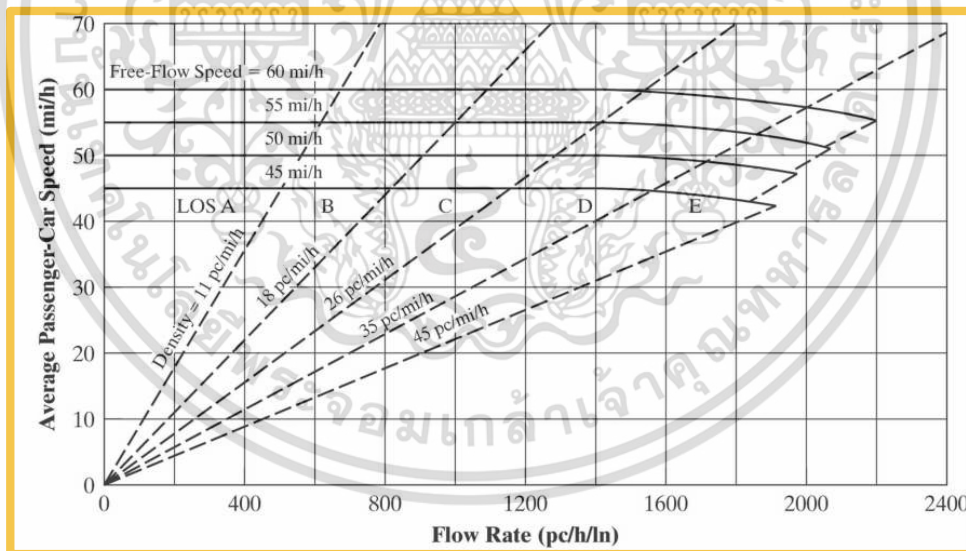
$$PHF = V / (4 \times V_{15})$$

Where

V = peak-hour volume (vph)

V₁₅ = volume during the peak 15 minutes of flow (veh/15 minutes)

สูตรใช้หาค่า PHF



ตารางที่ 2.4 ใช้บอกระดับ LOS ต่างๆ

$$f_{HV} = \frac{1}{1 + P_T(E_T - 1) + P_R(E_R - 1)}$$

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

สูตรใช้หาค่า E_T

Upgrade (%)	Length (mi)	E_T								
		Percentage of Trucks and Buses (%)								
		2	4	5	6	8	10	15	20	≥ 25
< 2	All	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5
>2-3	0.00-0.25	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5
	>0.25-0.50	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5
	>0.50-0.75	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5
	>0.75-1.00	2.0	2.0	2.0	2.0	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5
	>1.00-1.50	2.5	2.5	2.5	2.5	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0
	>1.50	3.0	3.0	2.5	2.5	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0
>3-4	0.00-0.25	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5
	>0.25-0.50	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	1.5	1.5	1.5
	>0.50-0.75	2.5	2.5	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0
	>0.75-1.00	3.0	3.0	2.5	2.5	2.5	2.5	2.0	2.0	2.0
	>1.00-1.50	3.5	3.5	3.0	3.0	3.0	3.0	2.5	2.5	2.5
	>1.50	4.0	3.5	3.0	3.0	3.0	3.0	2.5	2.5	2.5

>4-5	0.00-0.25	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5
	>0.25-0.50	3.0	2.5	2.5	2.5	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0
	>0.50-0.75	3.5	3.0	3.0	3.0	2.5	2.5	2.5	2.5	2.5
	>0.75-1.00	4.0	3.5	3.5	3.5	3.0	3.0	3.0	3.0	3.0
	>1.00	5.0	4.0	4.0	4.0	3.5	2.5	3.0	3.0	3.0
>5-6	0.00-0.25	2.0	2.0	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5
	>0.25-0.30	4.0	3.0	2.5	2.5	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0
	>0.30-0.50	4.5	4.0	3.5	3.0	2.5	2.5	2.5	2.5	2.5
	>0.50-0.75	5.0	4.5	4.0	3.5	3.0	3.0	3.0	3.0	3.0
	>0.75-1.00	5.5	5.0	4.5	4.0	3.0	3.0	3.0	3.0	3.0
	>1.00	6.0	5.0	5.0	4.5	3.5	3.5	3.5	3.5	3.5
>6	0.00-0.25	4.0	3.0	2.5	2.5	2.5	2.5	2.0	2.0	2.0
	>0.25-0.30	4.5	4.0	3.5	3.5	3.5	3.0	2.5	2.5	2.5
	>0.30-0.50	5.0	4.5	4.0	4.0	3.5	3.0	2.5	2.5	2.5
	>0.50-0.75	5.5	5.0	4.5	4.5	4.0	3.5	3.0	3.0	3.0
	>0.75-1.00	6.0	5.5	5.0	5.0	4.5	4.0	3.5	3.5	3.5
	>1.00	7.0	6.0	5.5	5.5	5.0	4.5	4.0	4.0	4.0

ตารางที่ 2.5 ใช้ปรับแก้ค่า E_T แบบ upgrades

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

Grade (%)	Length (mi)	E_R								
		Percentage of RVs (%)								
		2	4	5	6	8	10	15	20	≥25
≤2	All	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2
>2-3	0.00-0.50	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2
	>0.50	3.0	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.2	1.2	1.2
>3-4	0.00-0.25	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2
	>0.25-0.50	2.5	2.5	2.0	2.0	2.0	2.0	1.5	1.5	1.5
	>0.50	3.0	2.5	2.5	2.5	2.0	2.0	2.0	1.5	1.5
>4-5	0.00-0.25	2.5	2.0	2.0	2.0	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5
	>0.25-0.50	4.0	3.0	3.0	3.0	2.5	2.5	2.0	2.0	2.0
	>0.50	4.5	3.5	3.0	3.0	3.0	2.5	2.5	2.0	2.0
>5	0.00-0.25	4.0	3.0	2.5	2.5	2.5	2.5	2.0	2.0	1.5
	>0.25-0.50	6.0	4.0	4.0	4.0	3.5	3.0	2.5	2.5	2.0
	>0.50	6.0	4.5	4.0	4.0	4.0	3.5	3.0	2.5	2.0

ตารางที่ 2.6 ใช้ปรับแก้ค่า

Downgrade (%)	Length (mi)	E_T			
		Percentage Trucks and Buses (%)			
		5	10	15	≥20
< 4	All	1.5	1.5	1.5	1.5
	≤4	1.5	1.5	1.5	1.5
≥4-5	≤4	2.0	2.0	2.0	1.5
	>4	1.5	1.5	1.5	1.5
>5-6	≤4	5.5	4.0	4.0	3.0
	>4	1.5	1.5	1.5	1.5
>6	≤4	7.5	6.0	5.5	4.5
	>4	1.5	1.5	1.5	1.5

ตารางที่ 2.7 ใช้ปรับแก้ค่า แบบ downgrade

Lane Width (ft)	Reduction in Free-Flow Speed, f_{LW} (mi/h)
≥12	0.0
11	1.9
10	6.6

ตารางที่ 2.8 ใช้ปรับแก้ค่า

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

2.12 การเวนคืนที่ดิน

การเวนคืนที่ดิน คือ การที่ภาครัฐหรือหน่วยงานราชการทำการบังคับซื้อที่ดินคืนจากราษฎรที่เป็นเจ้าของที่ดิน เพื่อนำไปใช้ในกิจการที่เป็นสาธารณประโยชน์ พัฒนาระบบสาธารณูปโภคของประเทศ เช่น สร้างถนน สร้างทางพิเศษหรือทางด่วน สร้างเขื่อน อ่างเก็บน้ำ สร้างสถานีรถไฟหรือสร้างรางรถไฟความเร็วสูงอย่างหลายโครงการที่เห็นกันอยู่ในปัจจุบัน

กฎหมายเรื่องการเวนคืนที่ดินที่ใช้บังคับกันในปัจจุบัน คือ **พระราชบัญญัติว่าด้วยการเวนคืนอสังหาริมทรัพย์ พ.ศ. 2530** กำหนดขั้นตอนการเวนคืนที่ดิน โดยหน่วยงานราชการที่เป็นผู้รับผิดชอบการเวนคืนที่ดินในโครงการนั้น ๆ จะเป็นผู้ดำเนินการประสานงานกับทางเจ้าของที่ดิน โดยการเวนคืนในแต่ละโครงการจะมีขั้นตอนดังนี้

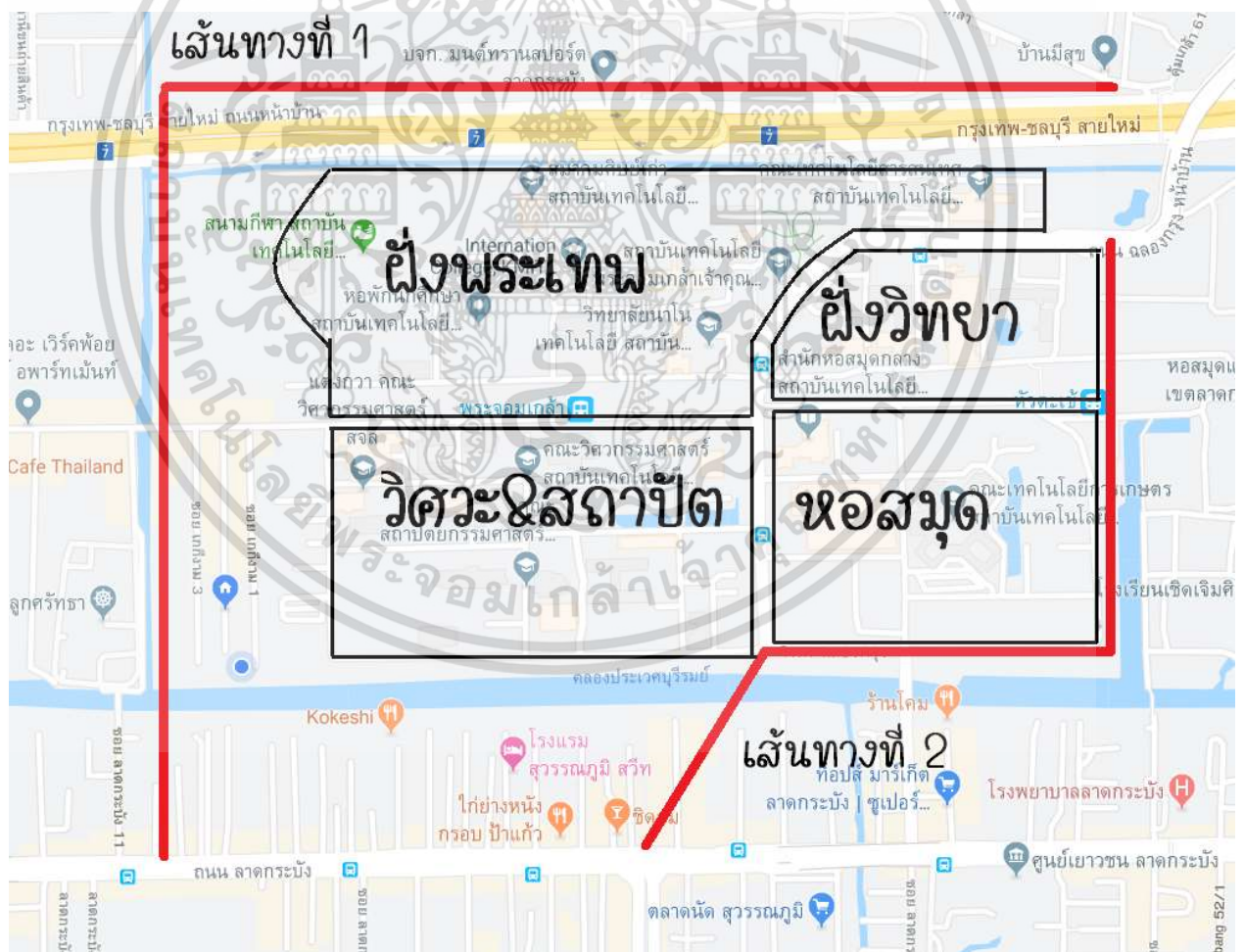
1. ประกาศขอบเขตของพื้นที่ที่อยู่ในแนวเขตของที่ดินที่จะถูกเวนคืน
2. เจ้าหน้าที่ของหน่วยงานราชการจะเข้าทำการสำรวจที่ดินว่ามีอสังหาริมทรัพย์อะไรบ้างที่อยู่ในเขตพื้นที่เวนคืน เช่น บ้าน โรงนา โรงเรือน โกดัง ฯลฯ
3. กำหนดราคาเวนคืนของที่ดินและอสังหาริมทรัพย์ที่อยู่ในพื้นที่เวนคืน
4. ประกาศราคาค่าทดแทนพื้นที่ที่ถูกเวนคืน
5. ทำหนังสือแจ้งถึงเจ้าของที่ดินแต่ละแปลงให้มาทำสัญญาซื้อขาย
6. ทำสัญญาซื้อขาย รับเงินค่าทดแทน
7. ในกรณีที่ไม่พอใจเรื่องของเงินค่าทดแทน เจ้าของที่ดินสามารถอุทธรณ์เพื่อขอพิจารณาให้เพิ่มเงินค่าทดแทนได้ภายใน 60 วัน นับตั้งแต่วันที่ได้รับหนังสือ โดยต้องทำเรื่องฟ้องร้องเป็นคดีกับศาลภายใน 1 ปี
8. เมื่อศาลตัดสินเรียบร้อยแล้ว เจ้าหน้าที่จะจ่ายเงินค่าทดแทนตามที่ศาลสั่งแล้วจึงเข้าครอบครองที่ดิน
9. หากมีอสังหาริมทรัพย์ในที่ดินที่ถูกเวนคืน ให้หน่วยงานของรัฐหรือเจ้าของที่ดินรื้อถอนและขนย้ายออก
10. ตราพระราชบัญญัติเวนคืนที่ดิน เพื่อให้กรรมสิทธิ์ของที่ดินตกเป็นของรัฐ

บทที่ 3

3.1 กล่าวนำ

จากที่มาและความสำคัญของโครงการที่ทางผู้วิจัยได้ค้นคว้าระเบียบการทำวิจัยโดยการศึกษาทฤษฎีที่เกี่ยวข้อง ทบทวนงานวิจัยต่างๆที่ผ่านการนำมา จึงได้ทำการศึกษา คำนวณออกแบบถนน Multilane Highway โดยใช้ข้อมูลพื้นฐานทางการออกแบบถนนเพื่อแก้ปัญหาการจราจรภายในสถาบันในระยะสั้นจนถึงระยะยาวอย่างเหมาะสมและมีประสิทธิภาพและสามารถทำให้ลดปัญหาอุบัติเหตุที่เกิดขึ้นกับนักศึกษา อาจารย์และบุคลากรภายในสถาบัน

3.2 พื้นที่ทำการศึกษา

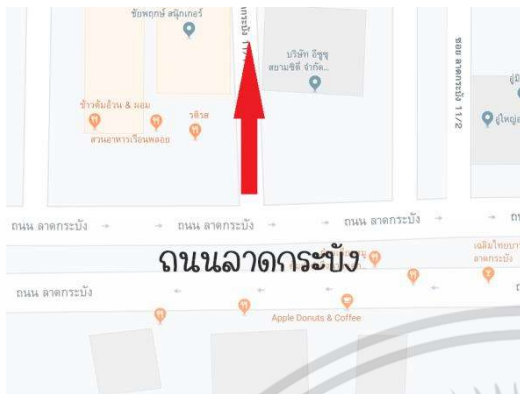


รูปที่ 3.1 แผนที่แสดงเส้นทาง1,2

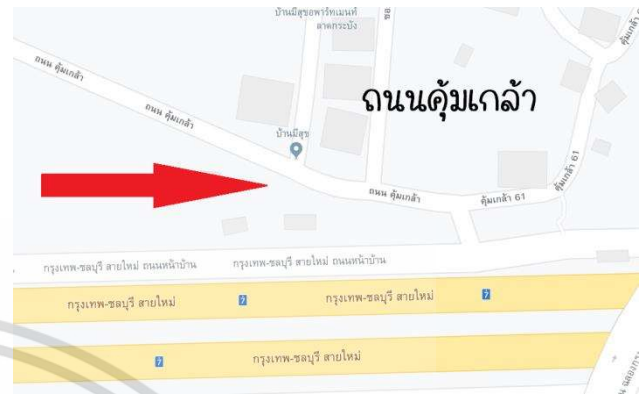
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

เส้นทางที่ 1

เริ่มต้น



สิ้นสุด



รูปที่ 3.2 แผนที่แสดงถนนลาดกระบัง

รูปที่ 3.3 ถนนคู้มเกล้า

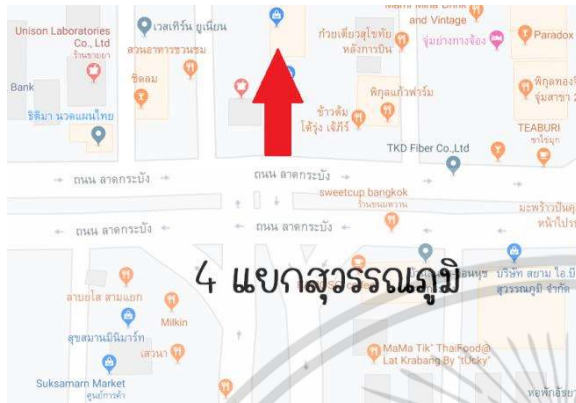
โดยเส้นทางที่ 1 จะเป็นเส้นทางที่ตัดจากถนนลาดกระบัง ไปยังถนนคู้มเกล้าเพื่อเป็นเส้นทางให้ผู้ที่ต้องการเดินทางไป-กลับ

ถนนคู้มเกล้า-ถนนลาดกระบังใช้แทนถนนในสถาบัน

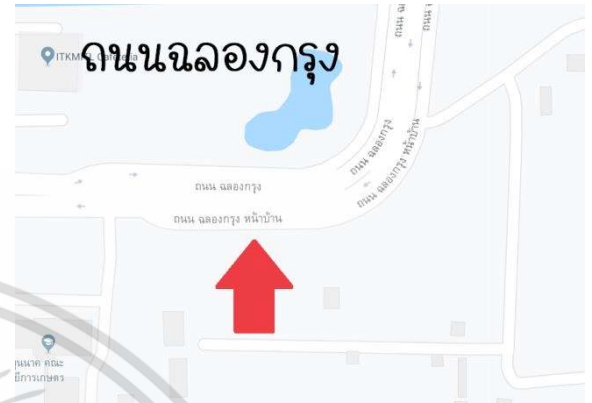
เส้นทางที่ 2

เริ่มต้น

สิ้นสุด



4 แยกสุวรรณภูมิ



รูปที่ 3.4 แผนที่แสดงแยกสุวรรณภูมิ

รูปที่ 3.5 แผนที่แสดง

ถนนฉลองกรุง

เส้นทางจากแยกสุวรรณภูมิไปถนนฉลองกรุง โดยสามารถเลี้ยวสถาบันได้

3.3 ข้อมูลที่ใช้ในการศึกษา

- 1.ปริมาณจราจรในชั่วโมงเร่งด่วน เพื่อใช้ในการออกแบบรายละเอียดถนน
- 2.ชนิดยานพาหนะ



รูปที่ 3.6 รถยนต์ส่วนบุคคล
รถบัส

รูปที่ 3.7



รูปที่ 3.8 รถบรรทุก

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

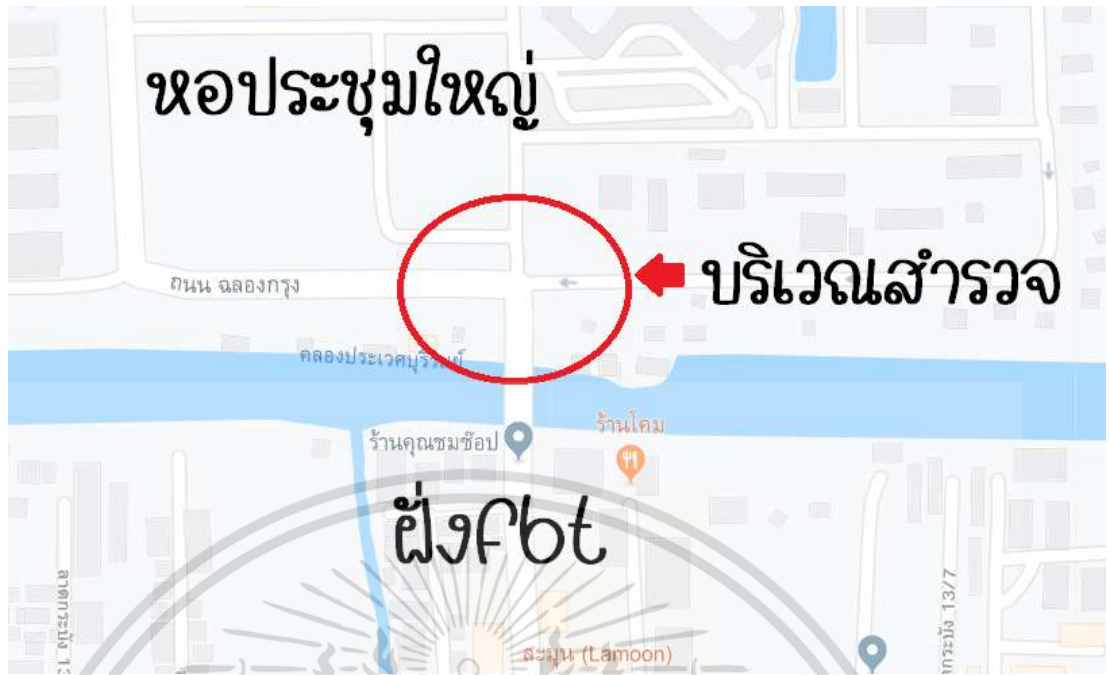
3.4 ขั้นตอนการดำเนินงาน

- 1) การเวนคืนที่ดิน โดยการเวนคืนที่ดินคือการที่ภาครัฐหรือหน่วยงานราชการทำการบังคับขอซื้อที่ดินคืนจากราษฎรที่เป็นเจ้าของที่ดิน เพื่อนำไปใช้ในกิจการที่เป็นสาธารณประโยชน์ พัฒนาระบบสาธารณูปโภคของประเทศ เช่น สร้างถนน สร้างทางพิเศษหรือทางด่วน สร้างเขื่อน อ่างเก็บน้ำ สร้างสถานีรถไฟหรือสร้างรางรถไฟความเร็วสูงอย่างหลายโครงการที่เห็นกันอยู่ในปัจจุบัน เนื่องจากถนนที่ได้ออกแบบเพิ่มขึ้นมานั้นกระทบต่ออาคารและบ้านที่พักอาศัยต่างๆจึงจำเป็นต้องทำตรวจสอบว่าหากเกิดโครงการนี้ขึ้นจะกระทบต่อที่พักอาศัยและมีค่าการเวนคืนเท่าใด เพื่อหาความเหมาะสมว่าควรหรือไม่ควรเกิดโครงการนี้ขึ้น
- 2) ทบทวนทฤษฎีบทและเลือกเครื่องมือในการสำรวจเพื่อหาอุปกรณ์ที่เหมาะสมในการเริ่มทำการสำรวจ เช่น



- 3) สำรวจเก็บข้อมูลปริมาณจราจรรายวัน

ทำการเก็บข้อมูลปริมาณการจราจรในระยะเวลา 12 ชั่วโมงตั้งแต่ระยะเวลา 07.00-19.00 น.ทำการเก็บข้อมูลโดยการใช้คนนับโดยตรงผ่านเครื่องนับมือแล้วทำการบันทึกจำนวนรถลงตาราง เวลา-ปริมาณรถชนิดต่างๆ สำรวจถนนบริเวณคอสะพานข้ามคลองประเวศบุรีรมย์ ฝั่งด้านหน้าหอประชุม



รูปที่ 3.10

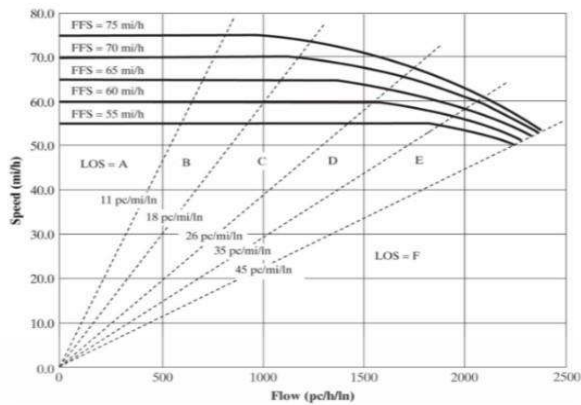
4) แยกชนิดยานพาหนะออกจากกันเพื่อแทนค่าในสูตรของทฤษฎีออกแบบถนนแบบ Multilane highway

5) ประมาณความกว้างถนน ไหล่ทาง เกาะกลาง จำนวนเลนและใส่ค่าปรับแก้ต่างๆในสูตร

$$FFS = BFFS - \square\square\square - \square\square\square - \square\square - \square\square$$

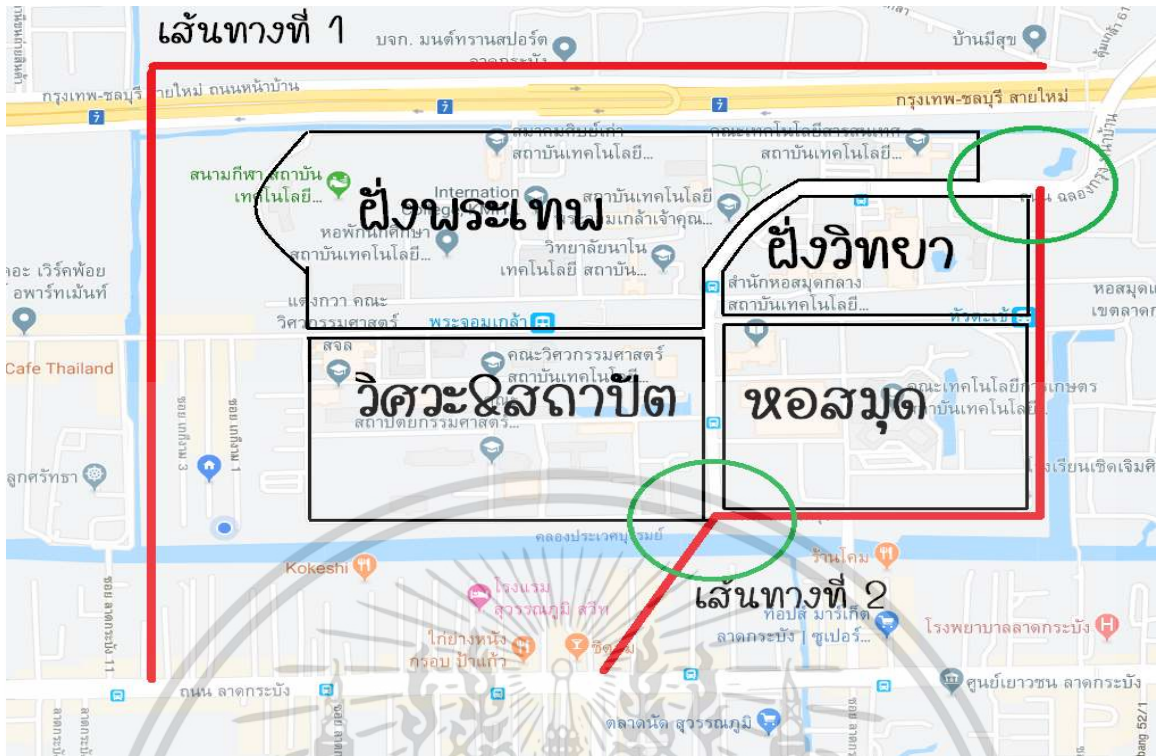
$$V_p = V / (PHF * N * \square\square\square * \square\square\square) \text{ และนำค่า } V_p \text{ และ } FFS \text{ เช้คในรูปที่ 3.9}$$

Base Speed-Flow Curves for Multilane Highways



รูปที่ 3.11

- 6) โดยกำหนดให้ระดับการใช้งานถนนอยู่ในระดับ LOS C หรือระดับการให้บริการที่มีความเร็วประมาณความเร็วอิสระ ความสามารถในการขับขี่ยูกจำกัดและอาจเกิดแถวคอยขึ้นหากเกิดเหตุการณ์ใดๆ
- 7) เมื่อได้ความกว้างเลน ความกว้างไหล่ทาง ความกว้างเกาะกลางและจำนวนเลนจากนั้นจะทำการ ทบทวนทฤษฎีการออกแบบวงเวียนและสัญญาณไฟทั้งข้อดีและข้อเสียต่างๆตามความเหมาะสมของทาง แยกในแต่ละจุด



รูปแสดงจุดต่างๆที่ต้องทำการวิเคราะห์ความเหมาะสมในการสร้างสัญญาณไฟและวง

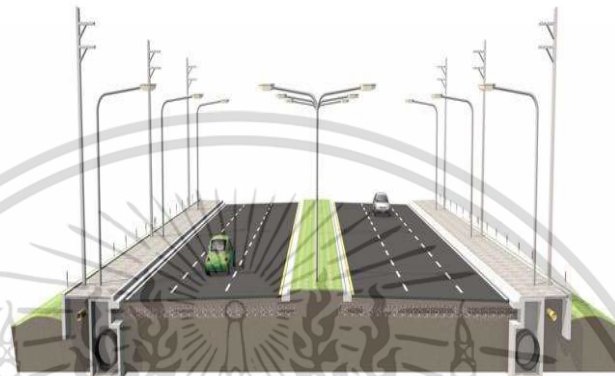
เวียน

รูปที่ 3.12

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

8) เก็บรวบรวมข้อมูล ความพึงพอใจ โดยแบบสอบถาม

ทำการแจกแบบสอบถามโดยมุ่งเน้นผลจากนักศึกษาและบุคลากรภายในสถาบันและผู้ใช้เส้นทางนี้เป็นประจำและประชาชนบริเวณที่อาศัยอยู่บริเวณสถาบัน



รูปที่ 3.13

บทที่ 4

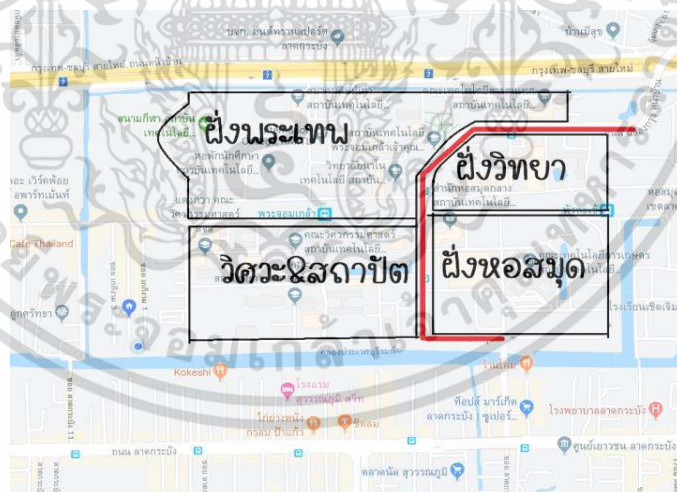
ผลการศึกษการวิจัย

งานวิจัยในครั้งนี้ผู้วิจัยได้ทำการเก็บข้อมูลของปริมาณการจราจรในช่วงโมงเร่งด่วนและได้ทำการออกแบบจำลองถนนเพื่อเสนอแนะแนวทางในการแก้ปัญหาการจราจรในระยะกลางไปจนถึงระยะยาวภายในบริเวณสถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหาร ลาดกระบังเพื่อเป็นแนวทางในการปรับปรุงให้เกิดการลดปริมาณการจราจรในช่วงโมงเร่งด่วนและเพิ่มความปลอดภัยให้แก่ผู้ใช้ทางทุกประเภทการสัญจรในบริเวณพื้นที่ดังกล่าว โดยมีผลการศึกษาแต่ละประเด็นดังต่อไปนี้

4.1 ผลการสำรวจและรวบรวมข้อมูล

4.1.1 ผลการรวบรวมข้อมูลเส้นทางการจราจรที่ศึกษา

ผลการรวบรวมข้อมูลเส้นทางการจราจรที่ศึกษา ผู้วิจัยได้ทำการรวบรวมข้อมูลเส้นทางที่จะใช้ในการวิเคราะห์ จาก 2 หน่วยงานคือ 1) สำนักการโยธา 2) สถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหาร ลาดกระบัง เพื่อปรึกษาแนวทางในการเลือกเส้นทางจราจรที่ต้องการการแก้ปัญหาโดยได้เส้นทางดังแสดงตามรูป



รูปที่ 4-1 แผนที่แสดงการแบ่งบริเวณภายในสถาบัน

เมื่อศึกษาเส้นทางดังกล่าวแบบคร่าวๆปรากฏผลการศึกษาโดยพิจารณาจากระดับการให้บริการของถนน อาทิเช่น ความคล่องตัวของการเคลื่อนที่ของรถบนเส้นทาง,ความยาวแถวคอยที่เกิดขึ้นโดยเมื่อพิจารณาจากรูปถ่ายในสถานที่จริงแล้ว

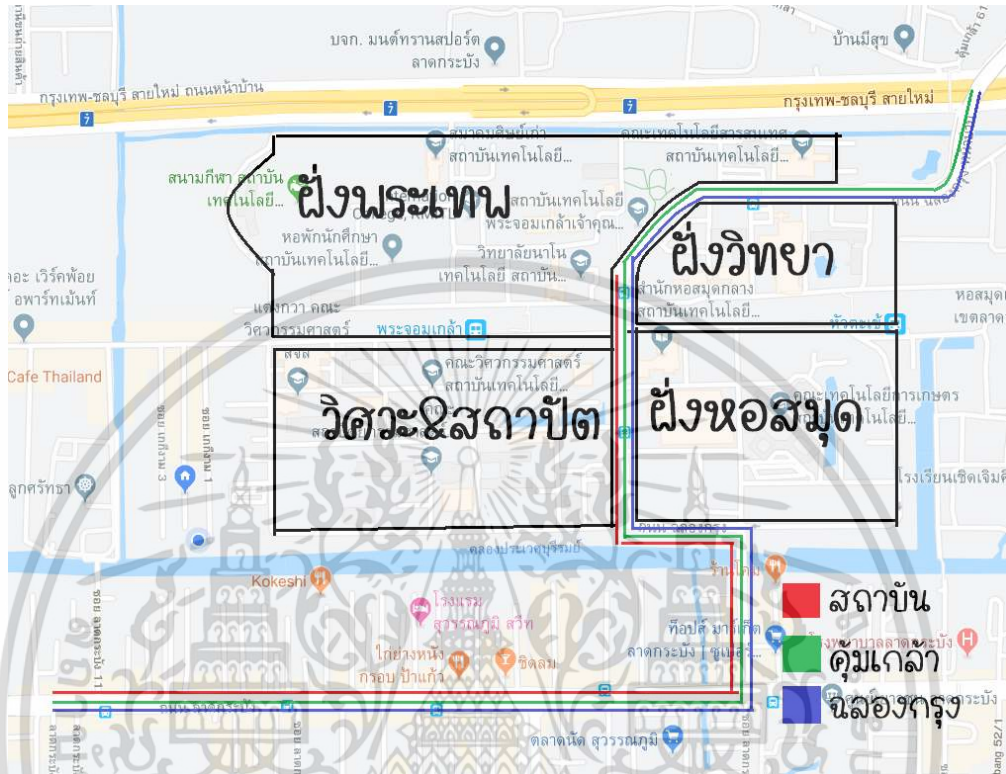


รูปที่ 4-2 ภาพแสดงการจราจรบนถนนฉลองกรุง บริเวณหน้าคณะวิศวกรรมศาสตร์

ระดับให้บริการของถนนให้ค่า F ดังนั้นจึงสรุปเส้นทางที่ผ่านกลางสถาบันเป็นจุดที่ผู้ทำการวิจัยเอกที่จะศึกษา

4.1.2 ผลการศึกษาลักษณะทางกายภาพ

ผู้วิจัยได้ทำการศึกษาข้อมูลทางกายภาพของถนนภายในพื้นที่การศึกษา เส้นทาง และความต้องการของผู้ใช้ถนนดังกล่าว



รูปที่ 4-3 ภาพแสดงเส้นทางตามความต้องการของผู้ใช้ถนน

ซึ่งผลการศึกษาดังกล่าวได้ผลมาดังนี้

โดยถนนฉลองกรุงช่วงที่ผ่านกลางสถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหาร นั้นประกอบด้วยถนน 3 เลนซึ่งรถที่สัญจรผ่านเส้นทางนี้ประกอบด้วยรถ ต่างๆ อาทิเช่น 1) รถที่ใช้สัญจรเพื่อผ่านไปถนนฉลองกรุง 2) รถที่ใช้สัญจรเพื่อผ่านไปยังถนนคும்เกล้า 3) รถที่ใช้สัญจรเพื่อมาใช้บริการของสถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหาร รถที่มาใช้ถนนเส้นนี้จึงมีมากเป็นพิเศษในช่วงเร่งด่วนซึ่งยังมีบริเวณรถไฟผ่านทำให้การจราจรมีการติดขัดมากขึ้น ผู้วิจัยจึงได้ทำการศึกษา ถนนฉลองกรุง และ ถนนคும்เกล้าเพิ่มเติม เพื่อเป็นแนวทางในการแก้ปัญหา

1) ถนนฉลองกรุง



รูปที่ 4-4 เส้นทางเดินรถหากต้องการเดินทางจากอู่รถไปยังฉลองกรุง

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

2) ถนนค้อมเกล้า



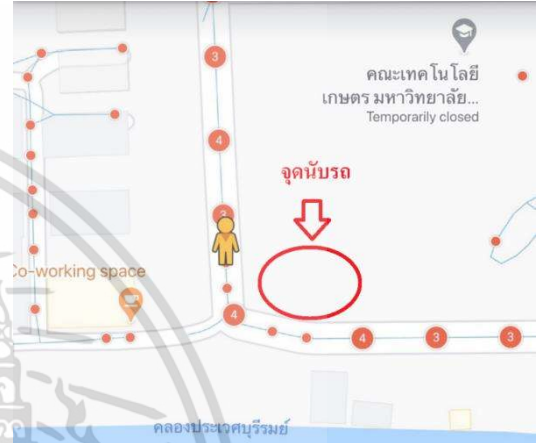
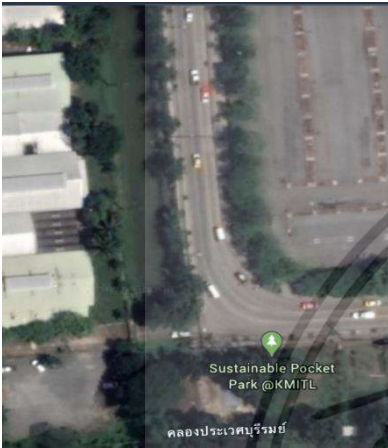
รูปที่ 4-5 แสดงเส้นทางเดินรถจากอ่อนนุชไปถนนค้อมเกล้า

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

4.1.3) ผลการสำรวจปริมาณการจราจร

ผู้วิจัยได้ทำการสำรวจปริมาณการจราจรบริเวณพื้นที่ที่ทำการศึกษาที่ตำแหน่งต่างๆดังนี้

โค้งสถาปัตยกรรม



รูปที่ 4-6

รูปที่ 4-7

รูปที่ 4-8

รูปที่ 4-6 ภาพถ่ายทางอากาศบริเวณคณะสถาปัตยกรรมศาสตร์

รูปที่ 4-7 ภาพถ่ายบริเวณคณะสถาปัตยกรรมศาสตร์

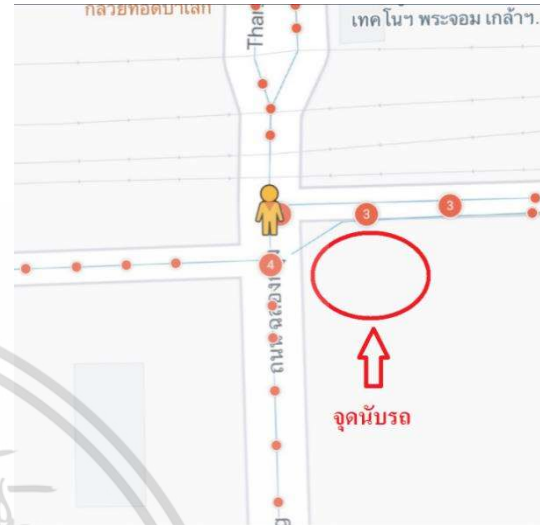
รูปที่ 4-8 แผนที่จุดที่นับรถบริเวณโค้งคณะสถาปัตยกรรมศาสตร์

สถานที่	เวลา	จักรยานยนต์	รถ	บรรทุก+บัส	Passenger cars unit
บริเวณหน้าคณะสถาปัตย์	06.00 - 07.00	369	1038	34	1198.25
	07.00-08.00	747	1186	15	1402.75
	08.00-09.00	472	1269	18	1423
	17.00-18.00	621	1193	10	1368.25
	18.00-19.00	714	1185	10	1383.5
	19.00-20.00	532	1082	18	1251

ตารางที่ 4-1 แสดงปริมาณยานพาหนะแต่ละชนิดในช่วงเวลาต่างๆบริเวณคณะสถาปัตย์

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

แยกทางรถไฟ



รูปที่ 4-9
4-11

รูปที่ 4-10

รูปที่

รูปที่ 4-9 ภาพถ่ายทางอากาศบริเวณแยกทางรถไฟ

รูปที่ 4-10 ภาพถ่ายบริเวณแยกทางรถไฟ

รูปที่ 4-11 แผนที่จุดที่นับรถบริเวณแยกทางรถไฟ

สถานที่ แยกรถไฟ	เวลา	จักรยานยนต์	รถ	บรรทุก+บัส	Passenger cars unit
	06.00 - 07.00	93	100	2	127.25
	07.00-08.00	97	105	3	135.25
	08.00-09.00	108	118	5	155
	17.00-18.00	105	96	5	132.25
	18.00-19.00	96	100	4	132
	19.00-20.00	98	105	4	137.5

ตารางที่ 4-2 แสดงปริมาณยานพาหนะแต่ละชนิดในช่วงเวลาต่างๆบริเวณแยกทางรถไฟ

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

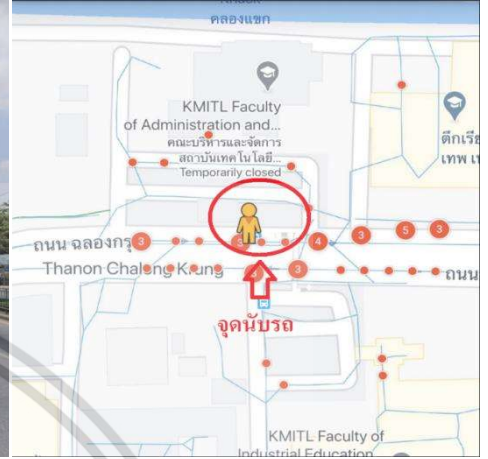
เส้นทางคณะ IT



รูปที่ 4-12



รูปที่ 4-13



รูปที่ 4-14

รูปที่ 4-12 ภาพถ่ายทางอากาศบริเวณเส้นทางคณะ IT

รูปที่ 4-13 ภาพถ่ายบริเวณเส้นทางคณะ IT

รูปที่ 4-14 แผนที่จุดที่นับรถบริเวณเส้นทางคณะ IT

สถานที่	เวลา	จักรยานยนต์	รถ	บรรทุก+บัส	Passenger cars unit
บริเวณหน้าคณะ IT	06.00 - 07.00	369	1038	34	1198.25
	07.00-08.00	747	1286	15	1502.75
	08.00-09.00	619	1498	23	1698.75
	17.00-18.00	686	1393	13	1590.5
	18.00-19.00	714	1185	10	1383.5
	19.00-20.00	532	1082	18	1251

ตารางที่ 4-3 แสดงปริมาณยานพาหนะแต่ละชนิดในช่วงเวลาต่างๆบริเวณเส้นทางคณะ IT

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

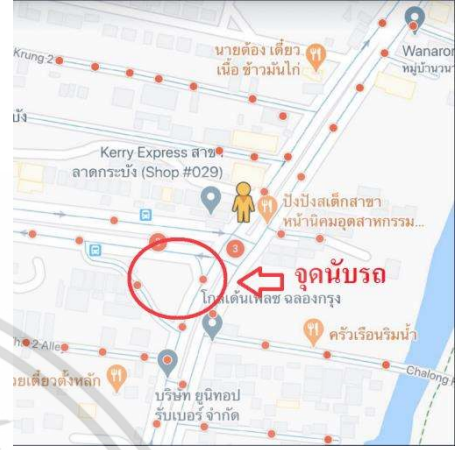
แยกเจ้าคุณทหาร



รูปที่ 4-15



รูปที่ 4-16



รูปที่ 4-17

รูปที่ 4-15 ภาพถ่ายทางอากาศบริเวณแยกเจ้าคุณทหาร

รูปที่ 4-16 ภาพถ่ายบริเวณแยกเจ้าคุณทหาร

รูปที่ 4-17 แผนที่จุดที่นับรถบริเวณแยกเจ้าคุณทหาร

สถานที่	เวลา	จักรยานยนต์	รถ	บรรทุก+บัส	Passenger cars unit
บริเวณแยกคู้มเกล้า ฉลองกรุง	06.00 - 07.00	371	152	8	260.75
	07.00-08.00	351	104	5	201.75
	08.00-09.00	271	101	2	172.75
	17.00-18.00	290	138	5	220.5
	18.00-19.00	361	143	5	243.25
	19.00-20.00	251	112	2	178.75

ตารางที่ 4-4 แสดงปริมาณยานพาหนะแต่ละชนิดในช่วงเวลาต่างๆบริเวณแยกเจ้าคุณทหาร

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

โดยทำการสำรวจและจำแนกรถ 4 ประเภท ได้แก่ 1) รถยนต์ส่วนบุคคล 2) รถจักรยานยนต์ 3) รถบรรทุก 4) รถโดยสารประจำทางจำพวกรถเมล์ โดยทำการแปลงยานพาหนะให้อยู่ในหน่วยเทียบเท่ารถยนต์ส่วนบุคคล(Passenger Car Unit) และทำการรวมปริมาณการจราจรของยานพาหนะทุกประเภทให้อยู่ในหน่วยเทียบเท่ารถยนต์ส่วนบุคคลดังแสดงตามตารางต่อไปนี้

การสำรวจปริมาณการจราจรในบริเวณพื้นที่ศึกษาในครั้งนี้ผู้วิจัยได้ทำการสำรวจในวันธรรมดา ซึ่งได้ทำการสำรวจในวันจันทร์ที่ 27 มกราคม 2563 ในเวลา 06.00-09.00 น.และ17.00-20.00 น. โดยทำการกำหนดจุดในการสำรวจ 4 จุด เพื่อให้ครอบคลุมทิศทางการจราจร

สถานที่	เวลา	จักรยานยนต์	รถ	บรรทุก+บัส	Passenger cars unit
บริเวณหน้าคณะ IT	06.00 - 07.00	369	1038	34	1198.25
	07.00-08.00	747	1286	15	1502.75
	08.00-09.00	619	1498	23	1698.75
	17.00-18.00	686	1393	13	1590.5
	18.00-19.00	714	1185	10	1383.5
	19.00-20.00	532	1082	18	1251

สถานที่	เวลา	จักรยานยนต์	รถ	บรรทุก+บัส	Passenger cars unit
บริเวณหน้าคณะสถาปัตย์	06.00 - 07.00	369	1038	34	1198.25
	07.00-08.00	747	1186	15	1402.75
	08.00-09.00	472	1269	18	1423
	17.00-18.00	621	1193	10	1368.25
	18.00-19.00	714	1185	10	1383.5
	19.00-20.00	532	1082	18	1251

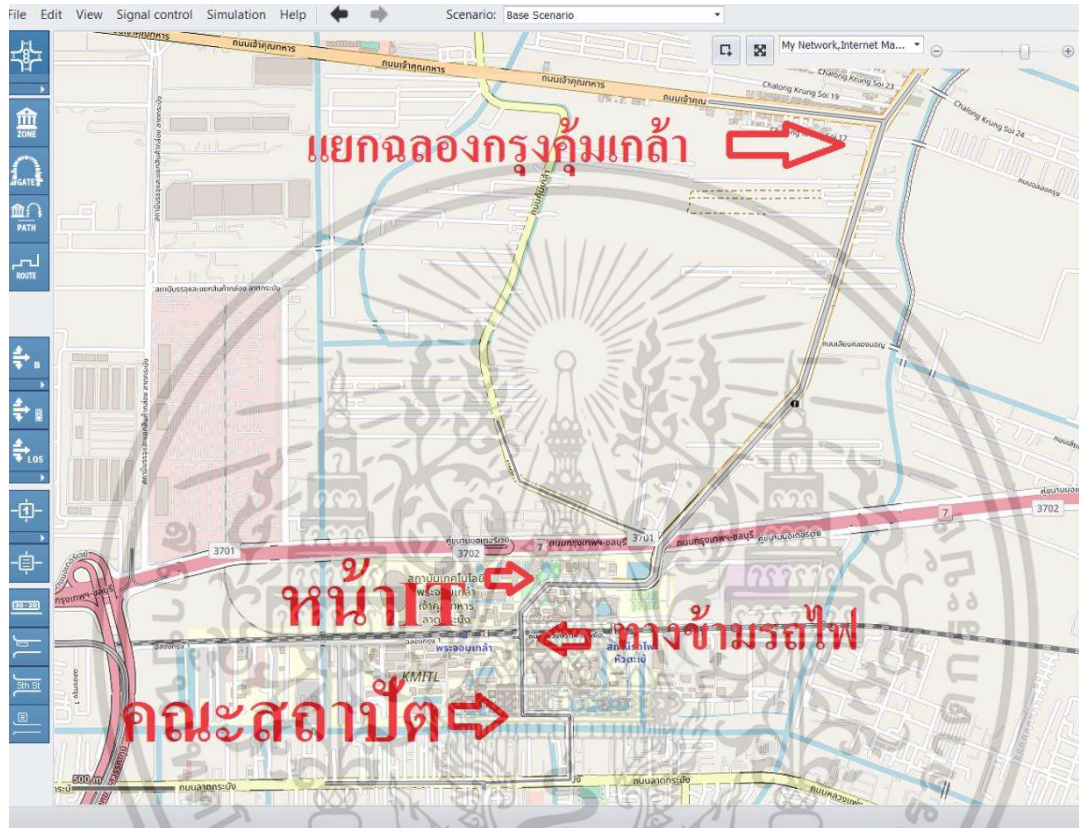
สถานที่	เวลา	จักรยานยนต์	รถ	บรรทุก+บัส	Passenger cars unit
บริเวณแยกค่อมเกล้า ฉลองกรุง	06.00 - 07.00	371	152	8	260.75
	07.00-08.00	351	104	5	201.75
	08.00-09.00	271	101	2	172.75
	17.00-18.00	290	138	5	220.5
	18.00-19.00	361	143	5	243.25
	19.00-20.00	251	112	2	178.75

สถานที่	เวลา	จักรยานยนต์	รถ	บรรทุก+บัส	Passenger cars unit
แยกรถไฟ	06.00 - 07.00	93	100	2	127.25
	07.00-08.00	97	105	3	135.25
	08.00-09.00	108	118	5	155
	17.00-18.00	105	96	5	132.25
	18.00-19.00	96	100	4	132
	19.00-20.00	98	105	4	137.5

โดยใช้จำนวนรถในช่วงเวลาที่มีจำนวนรถสูงสุด นำจำนวนที่ได้กำหนดลงในโปรแกรม

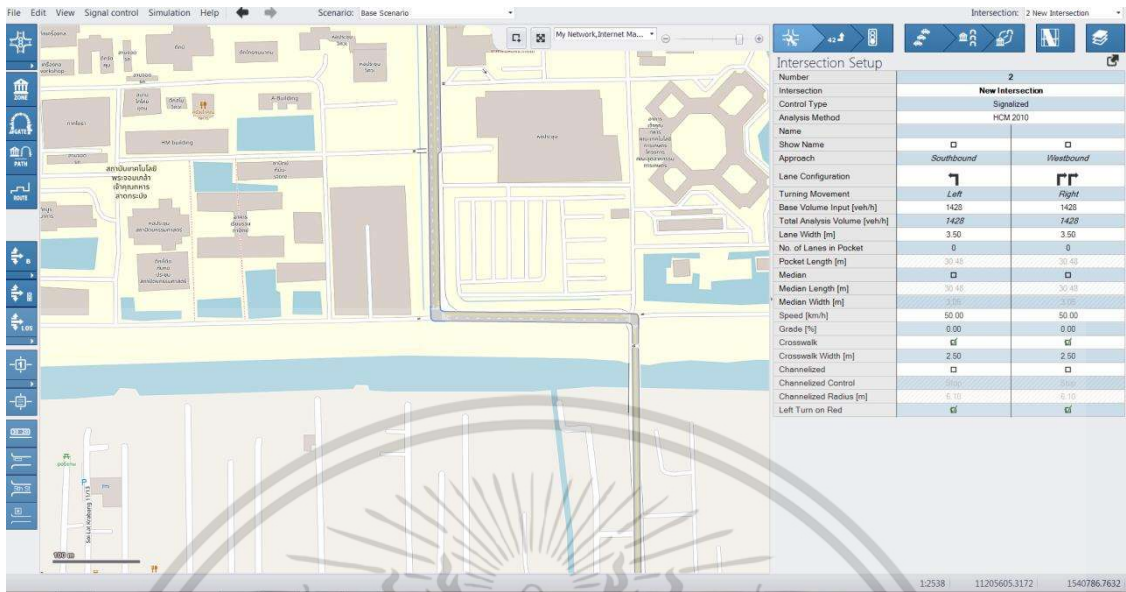
4.1.4) ผลการศึกษาการออกแบบแบบจำลอง

ผู้ทำการวิจัยได้ศึกษาและทำการออกแบบเส้นในการแก้ปัญหาโดยทำการศึกษาและใช้โปรแกรม PTV VISTRO ในการออกแบบได้เส้นทางที่ปัญหาการจราจรดังรูป

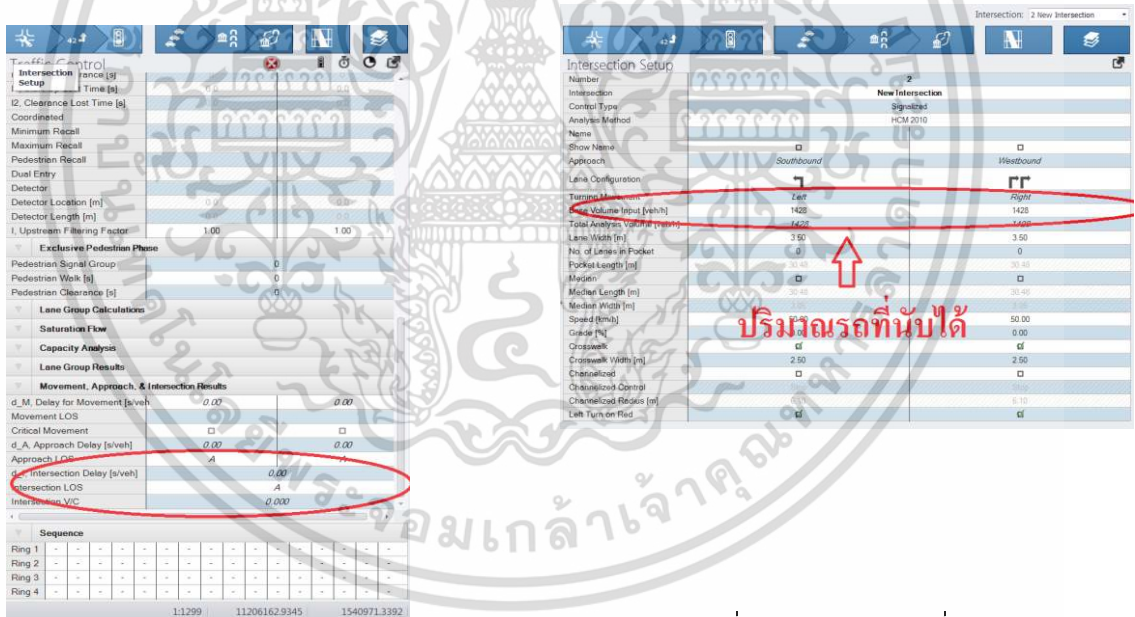


รูปที่ 4-18 ภาพเส้นทางการจราจรที่ศึกษา

เริ่มต้นที่หน้าคณะสถาปัตยกรรม



รูปที่ 4-19 เส้นทางสัญจรหน้าคณะสถาปัตยกรรม



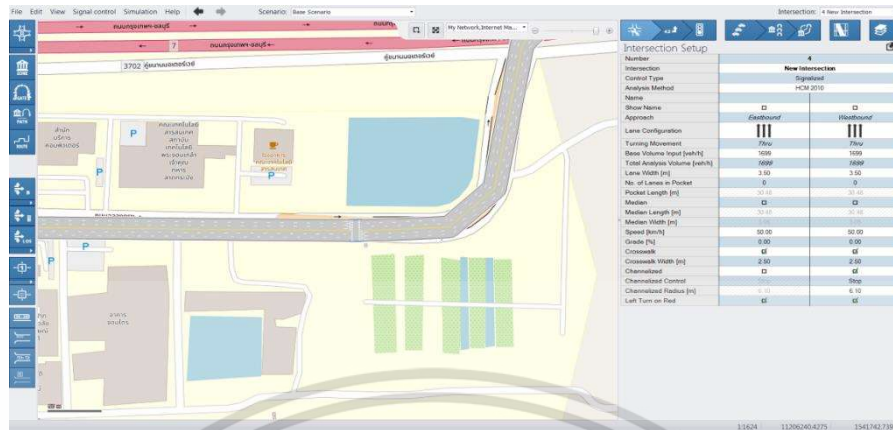
รูปที่ 4-21 ปริมาณรถที่นำมาออกแบบ

รูปที่ 4-20 Level of service หน้าคณะสถาปัตยกรรม

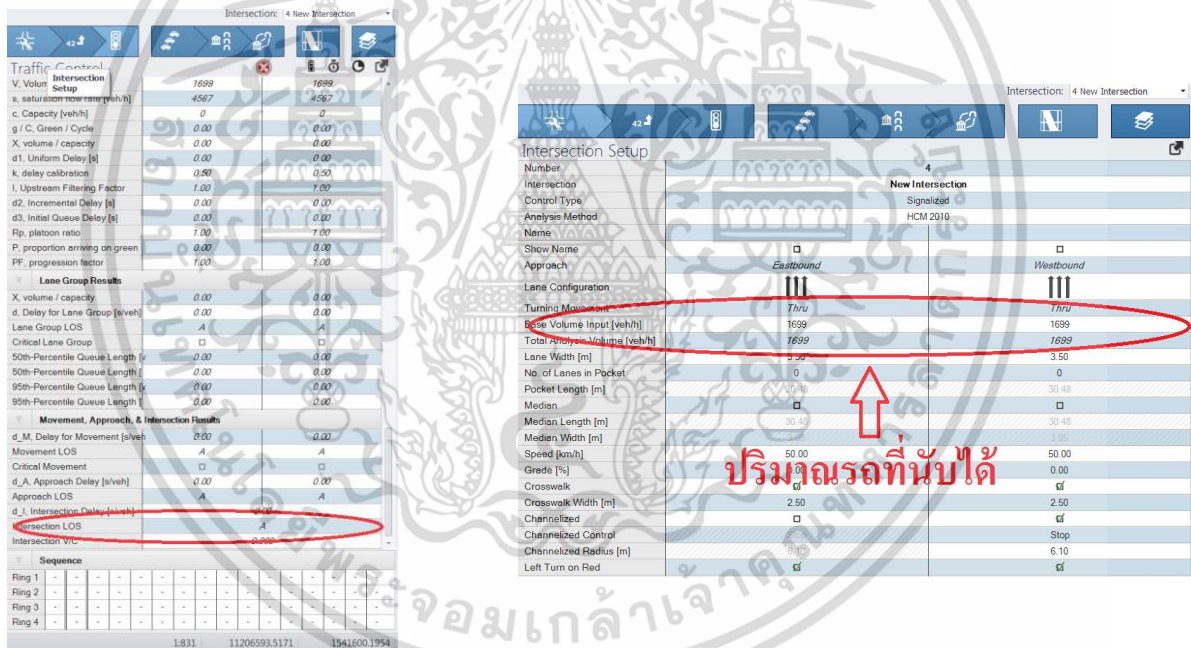
ได้ค่าตามโปรแกรมเป็น LOS A

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

หน้าคณะเทคโนโลยีสารสนเทศ



รูปที่ 4-25 แบบจำลองเส้นทางสัญญาณหน้าคณะเทคโนโลยีสารสนเทศ



รูปที่ 4-27

ปริมาณรถที่นำมาออกแบบ

รูปที่ 4-26 Level of service บริเวณหน้า

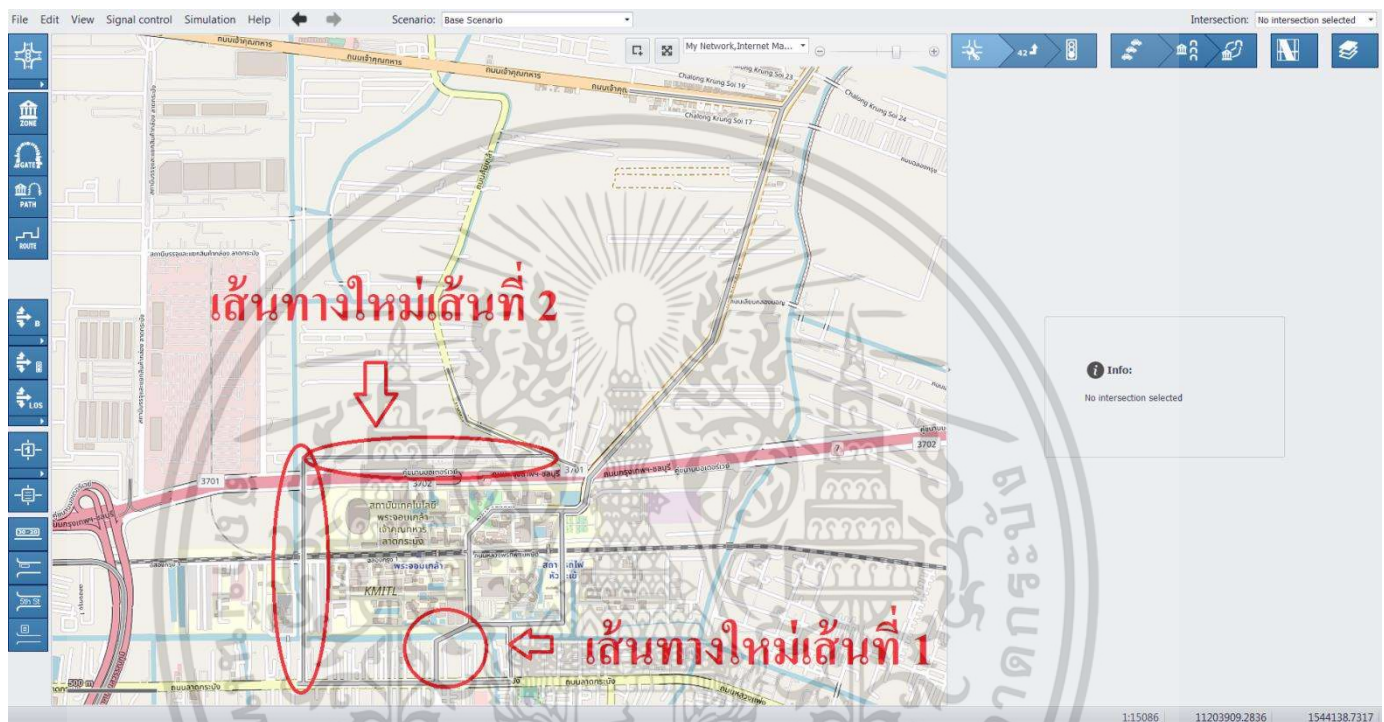
คณะเทคโนโลยีสารสนเทศ

ได้ค่าตามโปรแกรมเป็น LOS A

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สวอนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

4.2) ผลการวิเคราะห์การจราจรจากแบบจำลองและการจราจรในปัจจุบัน

จากการสำรวจและรวบรวมข้อมูลต่างๆดังกล่าวข้างต้น ทำให้ผู้วิจัยได้ทราบถึงปัญหาและสาเหตุที่ส่งผลให้เกิดปัญหาการจราจรภายในพื้นที่บริเวณดังกล่าว และการศึกษาค้นคว้าครั้งนี้เป็นการศึกษาวิเคราะห์ปัจจัยเหล่านั้น ซึ่งนำไปสู่แนวทางการแก้ปัญหาที่ผู้ทำการวิจัยได้เสนอขึ้น ดังนี้

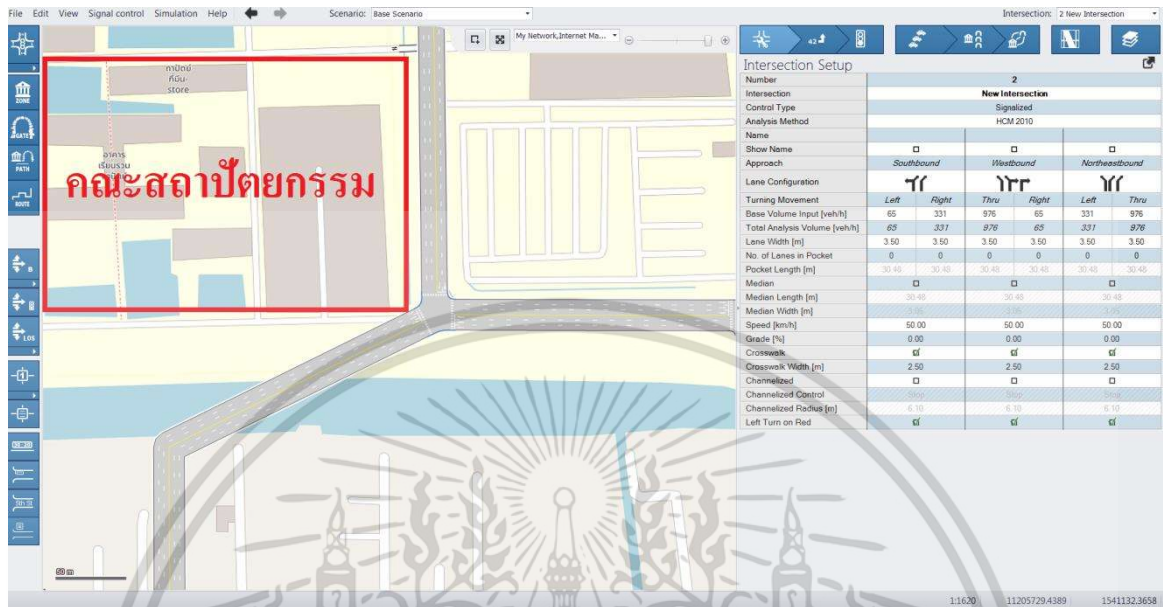


รูปที่ 4-28 แบบจำลองหลังมีการปรับปรุง

โดยเส้นทางที่ 1 เป็นเส้นทางสำหรับผู้ที่ต้องการเดินทางจาก อ่อนนุช-คลองจั่น

และเส้นทางที่ 2 เป็นเส้นทางสำหรับผู้ที่ต้องการเดินทางจาก อ่อนนุช-คู้มเกล้า

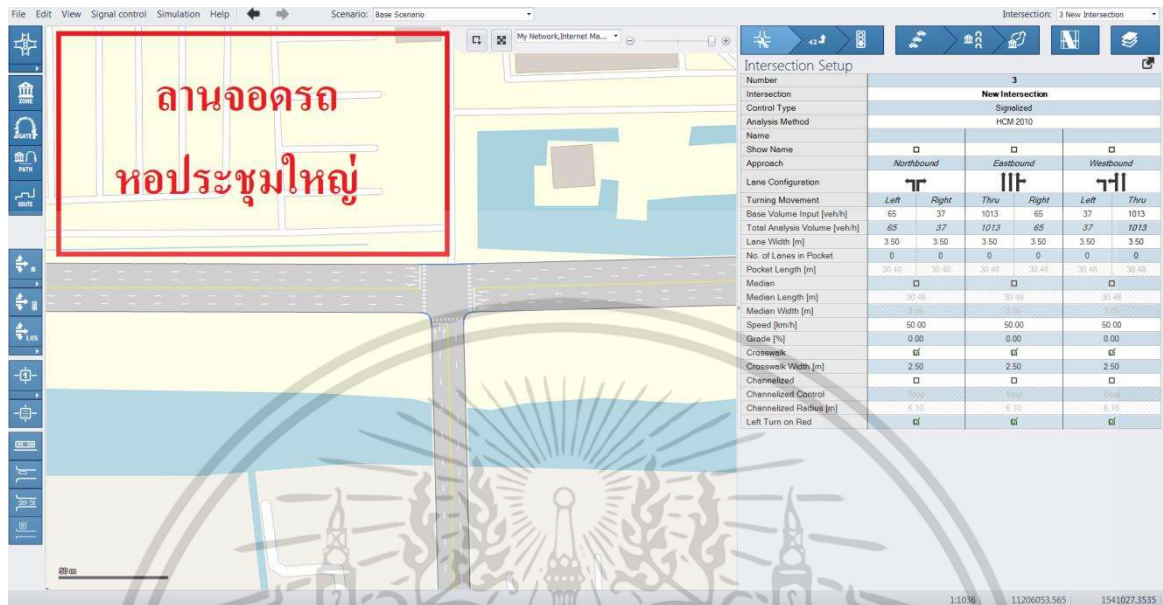
หน้าคณะสถาปัตยกรรมหลังมีการปรับปรุง



รูปที่ 4-29 เส้นทางสัญจรหน้าคณะสถาปัตยกรรมหลังมีการปรับปรุง

โดยทำการเพิ่มแยกใหม่ซึ่งเป็นเส้นทางที่ตัดจากแยกสุวรรณหงษ์มาที่หน้าคณะสถาปัตยกรรมโดยจำนวนเลนทั้งหมด 3 เลน ความกว้าง 3.50 m จั๊งไป-กลับ

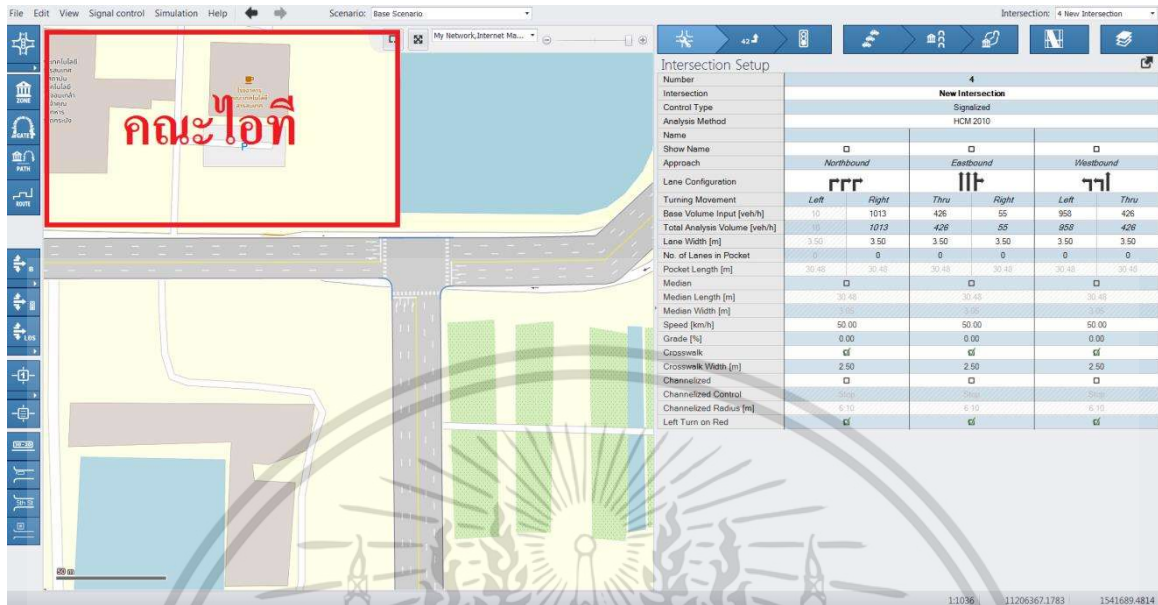
แยกคณະเกษตร



รูปที่ 4-30 เส้นทางสัญจรบริเวณแยกคณະเกษตรหลังมีการปรับปรุง

โดยทำการตัดถนนต่อไปเพื่อให้ผู้ที่ต้องการเดินทางจาก อ่อนนุช-คลองกรุงไม่ต้องใช้เส้นทางภายในสถาบัน จำนวน 3เลน ความกว้าง 3.50 m ไป-กลับ

มาสิ้นสุดที่หน้าคณะเทคโนโลยีสารสนเทศ

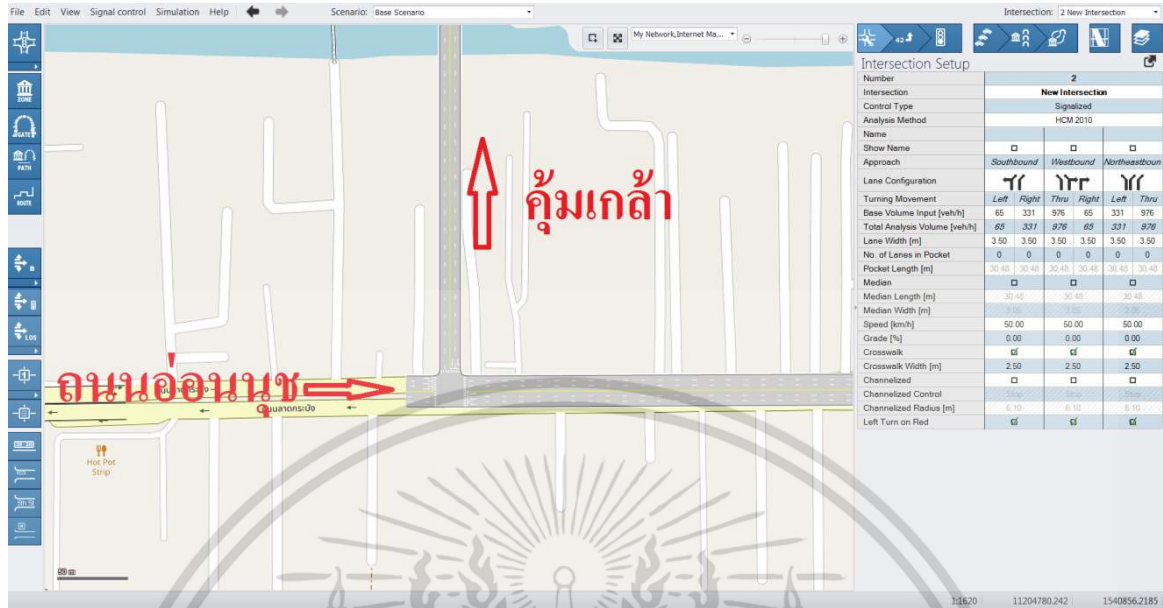


รูปที่ 4-31 เส้นทางสัญจรหน้าคณะเทคโนโลยีสารสนเทศหลังมีการปรับปรุง

ทำให้ผู้ใช้ถนนที่ต้องการเดินทางจากอ่อนนุช-คลองจั่นไม่ต้องใช้ถนนร่วมกับผู้ที่ต้องใช้ถนนในสถาบัน

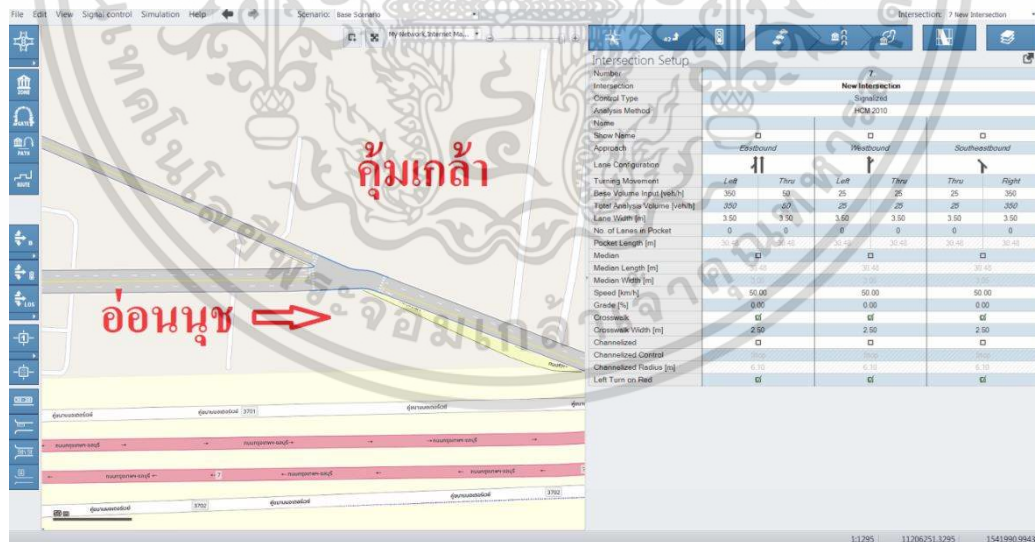
จำนวน 3 เลน ความกว้าง 3.50 m

แยกอ่อนนุช-คู้มเกล้า



รูปที่ 4-32 จุดตัดถนนจากถนนอ่อนนุชไปถนนคู้มเกล้า

โดยตัดถนนใหม่ขึ้นมาบริเวณถนนอ่อนนุชเพื่อเดินทางไปยังคู้มเกล้า เพื่อให้ผู้ที่ต้องการเดินทางจากอ่อนนุชไปยังคู้มเกล้าสามารถใช้ถนนเส้นนี้ได้โดยตรงไม่ต้องใช้ถนนร่วมกับผู้ใช้ถนน ฉลองกรุงและถนนในสถาบัน โดยเส้นทางนี้มีจำนวนเลน 2 เลน

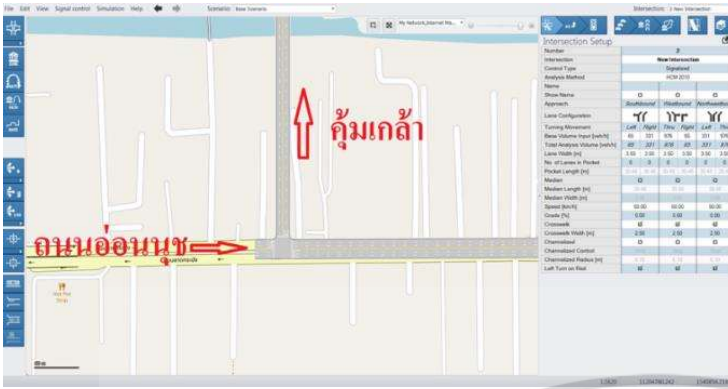


รูปที่ 4-33 จุดเชื่อมถนนอ่อนนุช-คู้มเกล้า

ผลการศึกษาศึกษาปัญหาสภาพการจราจรซึ่งแสดงให้เห็นถึงระดับการให้บริการของแยกแต่ละแยก

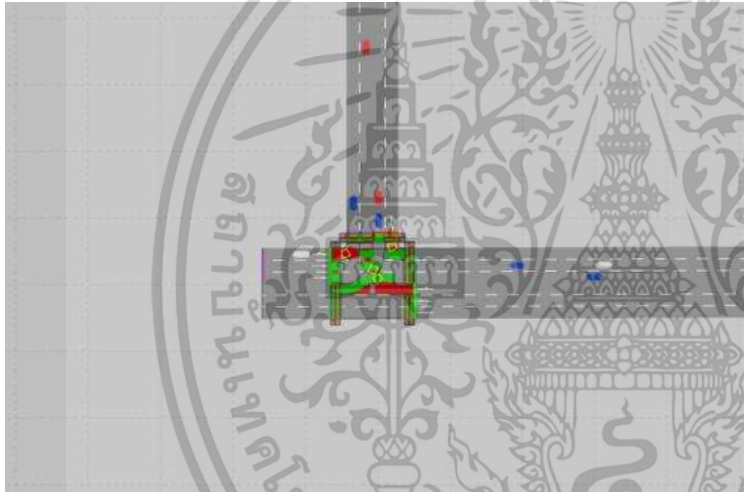
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

แยกคู้มเกล้า-อ่อนนุช(เริ่มต้น)



รูปที่ 4-34

จุดตัดถนนจากถนนอ่อนนุชไปถนนคู้มเกล้า



รูปที่ 4-35

Level of service

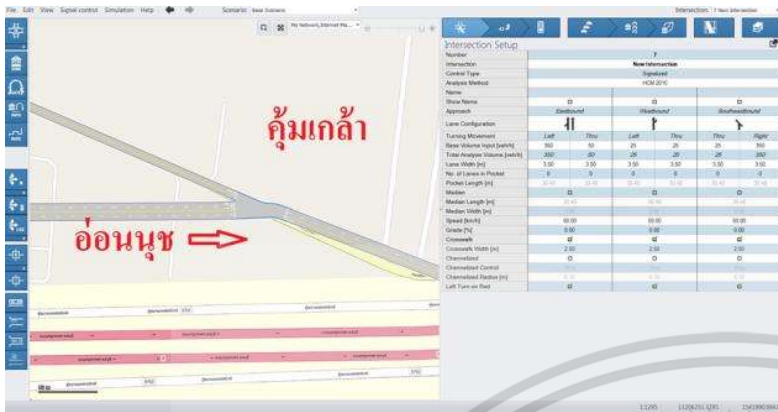
Intersection: 5 New Intersection

Traffic Control						
d1, Uniform Delay [s]	33.30	32.52	7.67	7.51	8.24	26.33
k, delay calibration	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50
l, Upstream Filtering Factor	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
d2, Incremental Delay [s]	24.25	13.53	1.24	0.53	0.89	37.14
d3, Initial Queue Delay [s]	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Rp, platoon ratio	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
P, proportion arriving on green	0.22	0.22	0.64	0.64	0.64	0.64
PF, progression factor	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
Lane Group Results						
X, volume / capacity	0.62	0.73	0.40	0.38	0.48	0.88
d, Delay for Lane Group [s/veh]	57.55	46.05	8.91	8.03	8.13	63.46
Lane Group LOS						
	E	D	A	A	A	E
Critical Lane Group	✓	□	□	□	□	✓
50th-Percentile Queue Length	7.38	6.46	3.44	3.19	4.11	8.80
50th-Percentile Queue Length	56.27	49.24	26.19	24.31	31.36	67.02
95th-Percentile Queue Length	117.84	10.63	6.19	5.74	7.41	13.66
95th-Percentile Queue Length	90.23	81.01	47.15	43.75	56.44	104.0
Movement, Approach, & Intersection Results						
d, M, Delay for Movement [s/veh]	57.55	46.05	8.91	8.16	8.13	63.46
Movement LOS						
	E	D	A	A	A	E
Critical Movement	□	□	□	□	□	✓
d, A, Approach Delay [s/veh]	51.80	8.33	21.31			
Approach LOS						
	D	A	C			
d, I, Intersection Delay [s/veh]	27.00					
Intersection LOS						
	C					
Sequence						
Ring 1	1	4	-	-	-	-
Ring 2	-	8	-	-	-	-
Ring 3	-	-	-	-	-	-
Ring 4	-	-	-	-	-	-
SG 4	64s					
SG 7	20s					
SG 104	1					
SG 8	71s					
SG 103	18s					
	11620	11205324.1658	1540692.3023			

จุดตัดถนนจากถนนอ่อนนุชไปถนนคู้มเกล้า

จากรูปแยกอ่อนนุช-คู้มเกล้า ได้เป็น LOS C

แยกคும்เกล้า-อ่อนนุช(ปลายทาง)

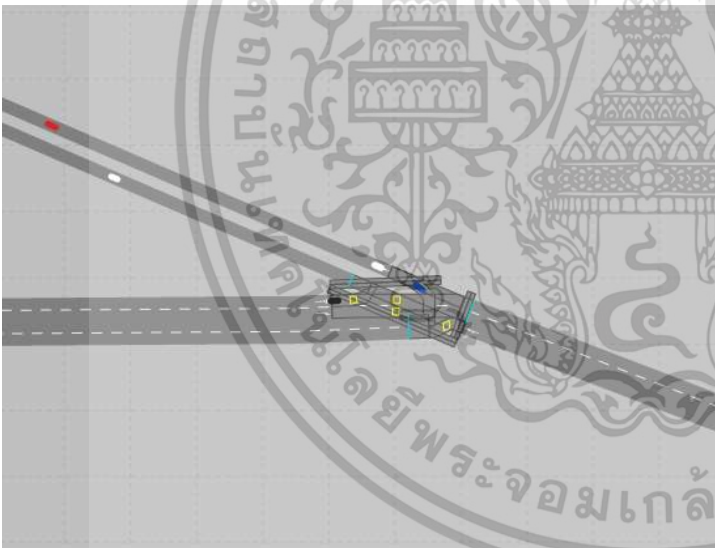


Intersection: 7 New Intersection

Traffic Control

Parameter	0	0	0	0	0	0
Pedestrian Clearance [s]	0	0	0	0	0	0
I1, Start-Up Lost Time [s]	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
I2, Clearance Lost Time [s]	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Coordinated						
Minimum Recall						
Maximum Recall						
Pedestrian Recall						
Dual Entry						
Detector						
Detector Location [m]	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Detector Length [m]	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
I, Upstream Filtering Factor	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
Exclusive Pedestrian Phase						
Pedestrian Signal Group				0		
Pedestrian Walk [s]				0		
Pedestrian Clearance [s]				0		
Lane Group Calculations						
Saturation Flow						
Capacity Analysis						
Lane Group Results						
Movement, Approach, & Intersection Results						
d_M, Delay for Movement [s/veh]	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Movement LOS						
Critical Movement	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
d_A, Approach Delay [s/veh]	0.00		0.00		0.00	
Approach LOS	A		A		A	
d_I, Intersection Delay [s/veh]			0.00			
Intersection LOS			A			
Intersection v/c			0.000			
Sequence						
Ring 1	-	-	-	-	-	-
Ring 2	-	-	-	-	-	-
Ring 3	-	-	-	-	-	-
Ring 4	-	-	-	-	-	-
	11295	11206602.9	1541962.0498			

รูปที่ 4-36 จุดเชื่อมถนนอ่อนนุช-คும்เกล้า



รูปที่ 4-37

Level of service

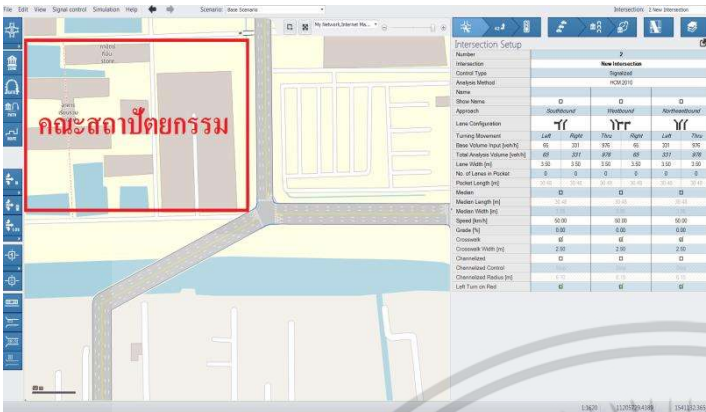
เกล้า

จุดเชื่อมถนนจากถนนอ่อนนุชไปถนนคும்เกล้า

จากรูปแยกอ่อนนุช-คும்เกล้า(ปลายทาง) ได้เป็น A

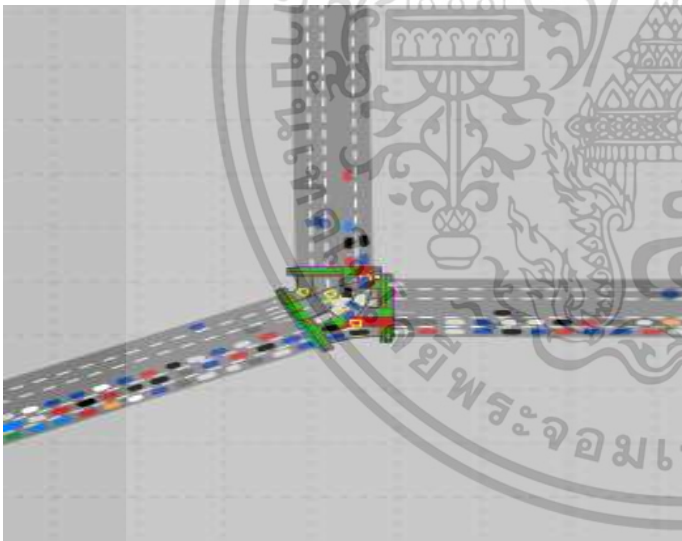
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

แยกหน้าคณะสถาปัตยกรรม



รูปที่ 4-38

เส้นทางสัญจรหน้าคณะสถาปัตยกรรมหลังมีการปรับปรุง



Parameter	U	V	W	X	Y	Z
Pedestrian Clearance [s]	0	0	0	0	0	0
I1, Start-Up Lost Time [s]	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
I2, Clearance Lost Time [s]	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Coordinated						
Minimum Recall						
Maximum Recall						
Pedestrian Recall						
Dual Entry						
Detector						
Detector Location [m]	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Detector Length [m]	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
I, Upstream Filtering Factor	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
Exclusive Pedestrian Phase						
Pedestrian Signal Group						0
Pedestrian Walk [s]						0
Pedestrian Clearance [s]						0
Lane Group Calculations						
Saturation Flow						
Capacity Analysis						
Lane Group Results						
Movement, Approach, & Intersection Results						
d_M, Delay for Movement [s/veh]	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Movement LOS						
Critical Movement						
d_A, Approach Delay [s/veh]	0.00		0.00		0.00	
Approach LOS	A		A		A	
d_I, Intersection Delay [s/veh]			0.00			
Intersection LOS			A			
Intersection LOS			0.000			
Sequence						
Ring 1	-	-	-	-	-	-
Ring 2	-	-	-	-	-	-
Ring 3	-	-	-	-	-	-
Ring 4	-	-	-	-	-	-

รูปที่ 4-39

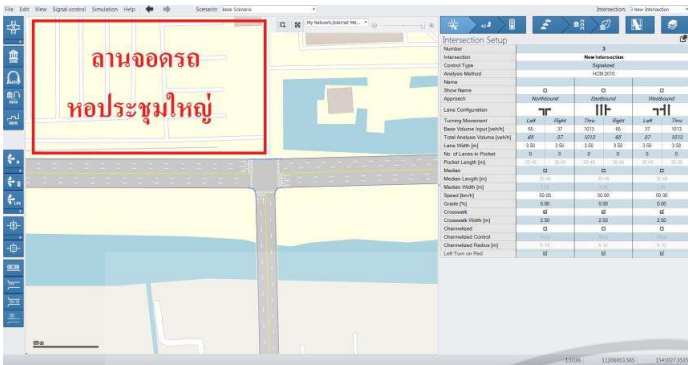
Level of service

เส้นทางสัญจรหน้าคณะสถาปัตยกรรมหลังมีการปรับปรุง

จากรูปแยกหน้าคณะสถาปัตยกรรมได้เป็น LOS A

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

แยกคณกะเกษตร



Intersection: 3 New Intersection

Traffic Control

d1, Uniform Delay [s]	32.74	31.99	5.58	5.26	4.16	5.83	5.80
k, delay calibration	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50
I, Upstream Filtering Factor	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
d2, Incremental Delay [s]	2.65	1.09	0.57	1.42	0.07	1.20	1.16
d3, Initial Queue Delay [s]	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Rp, platoon ratio	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
P, proportion arriving on green	0.17	0.17	0.70	0.70	0.70	0.70	0.70
PF, progression factor	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00

Lane Group Results

X, volume / capacity	0.27	0.14	0.39	0.37	0.04	0.44	0.43
d, Delay for Lane Group [s/veh]	35.59	33.08	6.15	6.68	4.23	7.04	6.97
Lane Group LOS	D	C	A	A	A	A	A
Critical Lane Group	๗	๑	๑	๑	๑	๗	๑
50th-Percentile Queue Length [veh]	1.41	0.76	2.66	1.85	0.19	3.72	3.69
50th-Percentile Queue Length [m]	10.72	5.78	20.29	14.09	1.47	28.35	28.15
85th-Percentile Queue Length [veh]	2.53	1.37	4.79	3.33	0.35	6.70	6.65
85th-Percentile Queue Length [m]	19.30	10.41	36.53	25.35	2.64	51.03	50.67

Movement, Approach, & Intersection Results

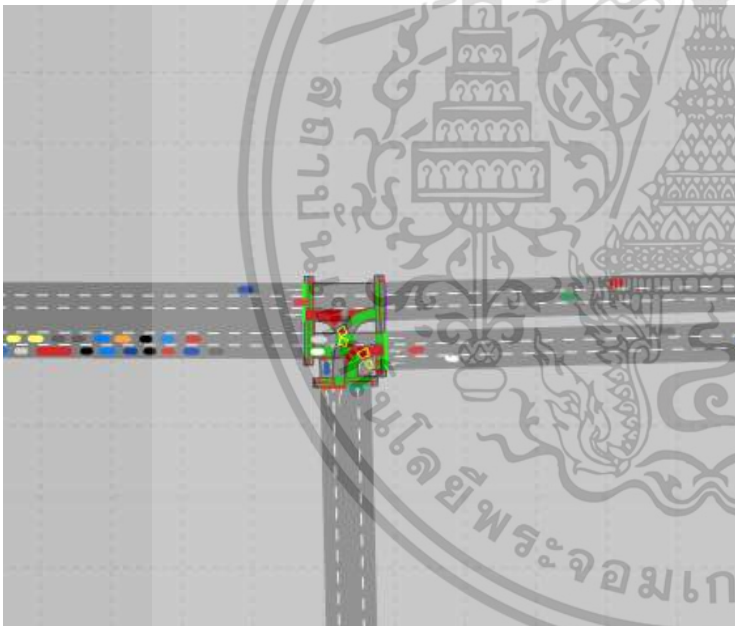
d, M, Delay for Movement [s/veh]	35.59	33.08	6.26	6.68	4.23	7.00
Movement LOS	D	C	A	A	A	A
Critical Movement	๗	๑	๑	๑	๑	๑
d, A, Approach Delay [s/veh]	34.68		6.29			6.90
Approach LOS	C		A			A
d, I, Intersection Delay [s/veh]				7.88		
Intersection LOS				A		
Intersection V/C			0.265			

Sequence

Ring 1	-	4	-	-	-	-	-	-	-
Ring 2	5	8	-	-	-	-	-	-	-
Ring 3	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Ring 4	-	-	-	-	-	-	-	-	-

รูปที่ 4-40

เส้นทางสัญจรหน้าแยกคณกะเกษตรหลังมีการปรับปรุง



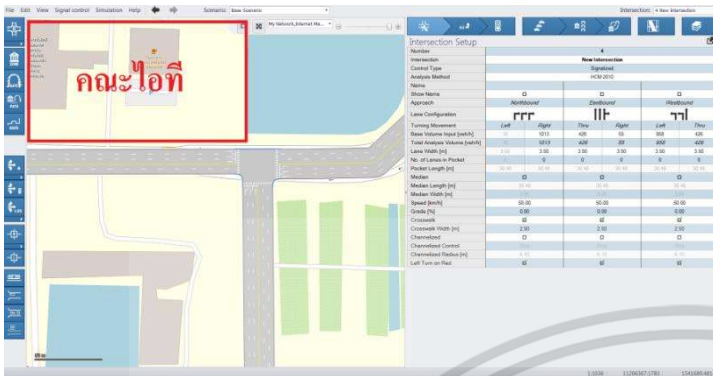
รูปที่ 4-41

Level of service

เส้นทางสัญจรหน้าแยกคณกะเกษตรหลังมีการปรับปรุงจากรูปแยกคณกะเกษตรได้เป็น LOS A

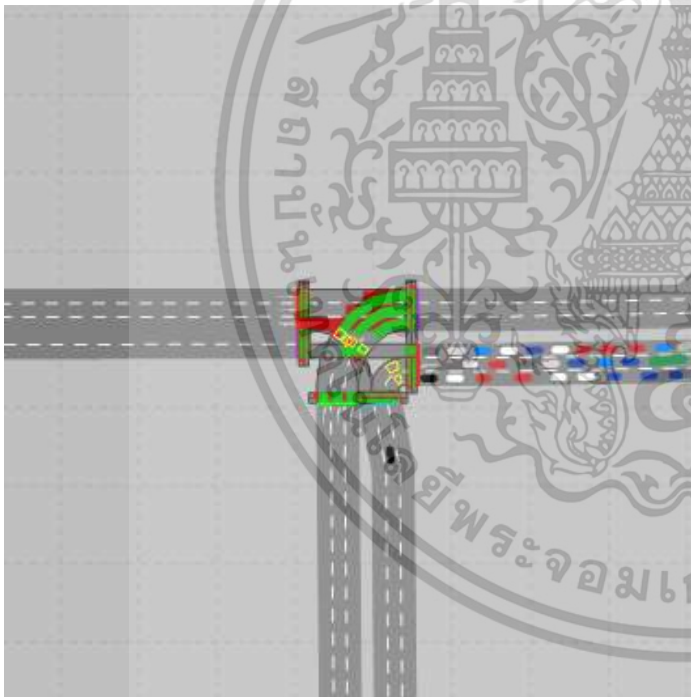
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

หน้าคณะเทคโนโลยีสารสนเทศ



รูปที่ 4-42 เส้นทางสัญญาณหน้า

คณะเทคโนโลยีสารสนเทศหลังมีการปรับปรุง



Intersection: 3 New Intersection

Traffic Control							
d1, Uniform Delay [s]	32.74	31.99	5.58	5.26	4.16	5.83	5.80
k, delay calibration	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50
l, Upstream Filtering Factor	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
d2, Incremental Delay [s]	2.85	1.09	0.57	1.42	0.07	1.20	1.16
d3, Initial Queue Delay [s]	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Rp, platoon ratio	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
P, proportion arriving on green	0.17	0.17	0.70	0.70	0.70	0.70	0.70
PF, progression factor	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
Lane Group Results							
X volume / capacity	0.27	0.14	0.39	0.37	0.04	0.44	0.43
d, Delay for Lane Group [s/veh]	35.59	33.08	6.15	6.68	4.23	7.04	6.97
Lane Group LOS	D	C	A	A	A	A	A
Critical Lane Group	1	0	0	0	0	0	0
50th-Percentile Queue Length [v]	1.41	0.76	2.66	1.85	0.19	3.72	3.69
50th-Percentile Queue Length [v]	10.72	5.78	20.29	14.09	1.47	28.35	28.15
95th-Percentile Queue Length [v]	2.53	1.37	4.79	3.33	0.35	6.70	6.65
95th-Percentile Queue Length [v]	19.30	10.41	36.53	25.35	2.64	51.03	50.67
Movement, Approach, & Intersection Results							
d_M, Delay for Movement [s/veh]	35.59	33.08	6.26	6.68	4.23	7.00	
Movement LOS	D	C	A	A	A	A	
Critical Movement	1	0	0	0	0	0	
d_A, Approach Delay [s/veh]		34.68		6.29		6.90	
Approach LOS		C		A		A	
d_I, Intersection Delay [s/veh]				7.88			
Intersection LOS				A			
Intersection V/C				0.251			
Sequence							
Ring 1	-	4	-	-	-	-	-
Ring 2	5	8	-	-	-	-	-
Ring 3	-	-	-	-	-	-	-
Ring 4	-	-	-	-	-	-	-
				SG 4 63s			
				SG 104 15s			
				SG 5 21s		SG 8 63s	
				SG 105 15s		SG 108 15s	
				1:1036	11206333.4095	1540995.1615	

รูปที่ 4-43

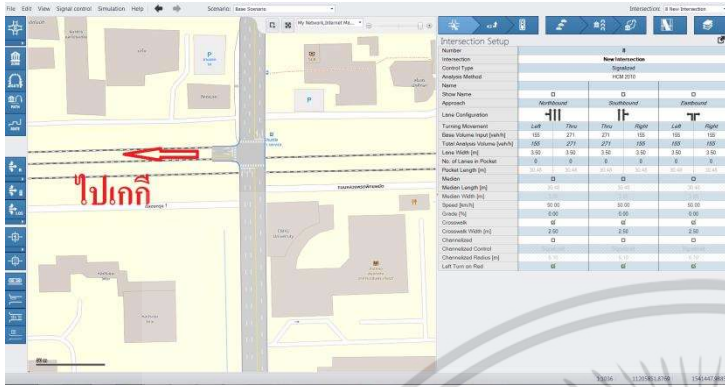
Level of service

เส้นทางสัญญาณหน้าแยก

คณะเทคโนโลยีสารสนเทศหลังมีการปรับปรุง

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้เผยแพร่โดยไม่ขออนุญาตจากเจ้าของลิขสิทธิ์ใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

แยกทางข้ามรถไฟ

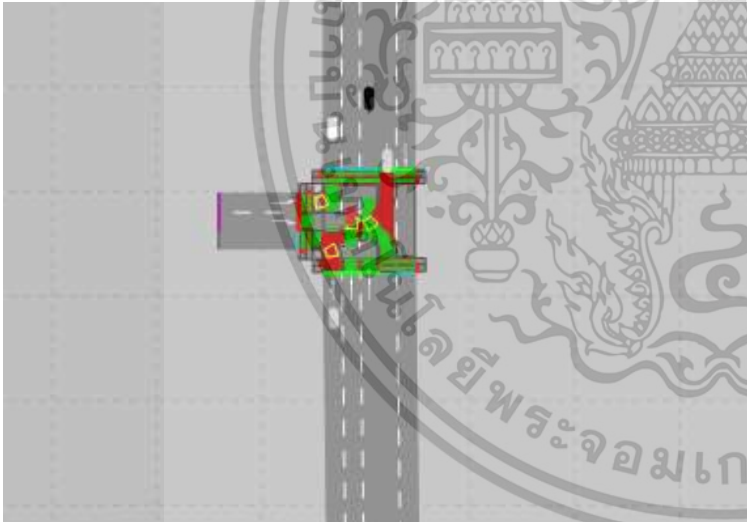


Intersection: 8 New Intersection

Traffic Control						
d1, Uniform Delay [s]	16.21	15.79	17.57	23.76	27.98	27.62
k, delay calibration	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50
I, Upstream Filtering Factor	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
d2, Incremental Delay [s]	0.98	0.32	1.89	3.38	3.65	2.70
d3, Initial Queue Delay [s]	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Rp, platoon ratio	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
P, proportion arriving on green	0.43	0.43	0.43	0.43	0.26	0.26
PF, progression factor	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
Lane Group Results						
X, volume / capacity	0.25	0.20	0.41	0.41	0.43	0.38
d, Delay for Lane Group [s/veh]	17.19	16.11	19.46	27.14	31.63	30.32
Lane Group LOS	B	B	B	C	C	C
Critical Lane Group	□	□	□	✓	✓	□
50th-Percentile Queue Length [veh]	2.12	1.72	4.05	2.91	3.10	3.00
50th-Percentile Queue Length [s]	16.16	13.14	30.85	22.15	23.59	22.84
95th-Percentile Queue Length [veh]	3.82	3.10	7.29	5.23	5.57	5.39
95th-Percentile Queue Length [s]	29.10	23.65	55.53	39.87	42.46	41.11
Movement, Approach, & Intersection Results						
d_M, Delay for Movement [s/veh]	17.19	16.11	19.46	27.14	31.63	30.32
Movement LOS	B	B	B	C	C	C
Critical Movement	□	□	□	□	✓	□
d_A, Approach Delay [s/veh]	16.50		22.25		30.97	
Approach LOS	B		C		C	
d_I, Intersection Delay [s/veh]			22.47			
Intersection LOS			C			
Intersection V/C			0.337			
Sequence						
Ring 1	2	3	-	-	-	-
Ring 2	6	-	-	-	-	-
Ring 3	-	-	-	-	-	-
Ring 4	-	-	-	-	-	-
SG 2 53s	[Bar chart]			SG 3 37s		
SG 102 15s	[Bar chart]			SG 103 15s		
SG 6 59s	[Bar chart]					
SG 106 15s	[Bar chart]					

รูปที่ 4-44

เส้นทางสัญญาณแยกทางข้ามรถไฟหลังมีการปรับปรุง

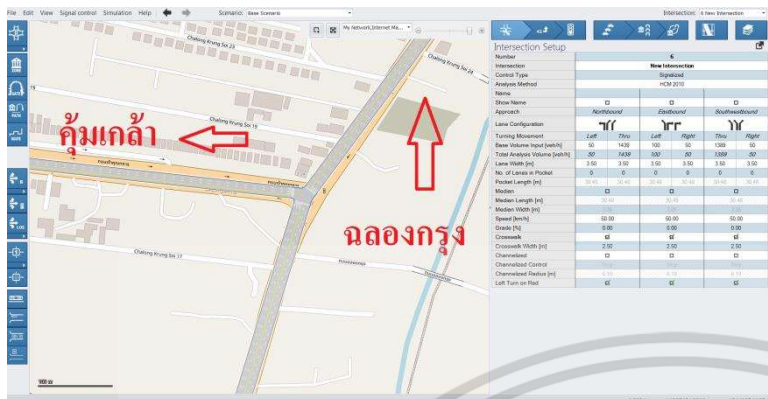


รูปที่ 4-45 Level of service

เส้นทางสัญญาณแยกทางข้ามรถไฟหลังมีการปรับปรุงจากรูปแยกทางข้ามรถไฟได้เป็น LOS C

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า ไม่ว่าจะกรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

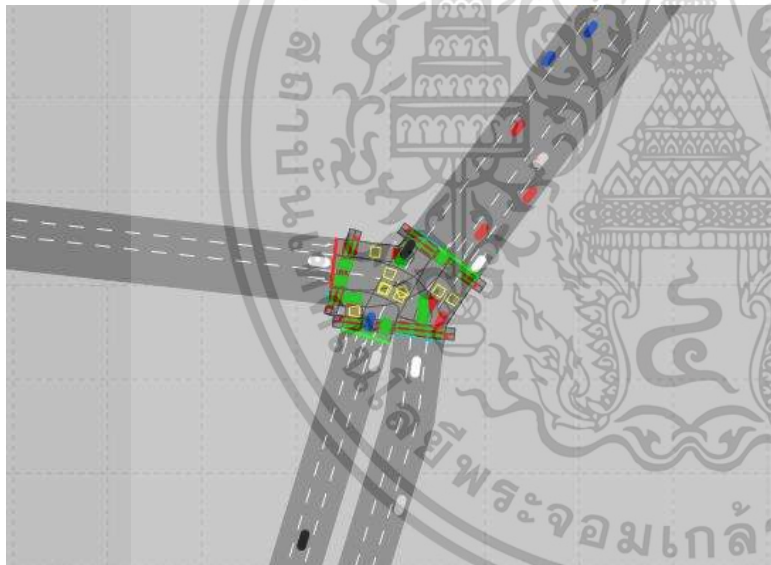
แยกคู้มเกล้า-ฉลองกรุง



รูปที่ 4-46

เส้นทางสัญจรแยกคู้มเกล้า-ฉลองกรุง

หลังมีการปรับปรุง



Intersection: 6 New Intersection

Traffic Control

d1, Uniform Delay [s]	4.20	7.37	33.61	31.76	7.17	17.12
k, delay calibration	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50
l, Upstream Filtering Factor	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
d2, Incremental Delay [s]	0.10	1.45	5.48	0.37	1.32	2.32
d3, Initial Queue Delay [s]	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Rp, platoon ratio	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
P, proportion arriving on green	0.70	0.70	0.17	0.17	0.70	0.70
PF, progression factor	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00

Lane Group Results

X, volume / capacity	0.05	0.64	0.42	0.10	0.62	0.22
d, Delay for Lane Group [s/veh]	4.29	8.83	39.09	32.14	8.49	19.43
Lane Group LOS	A	A	D	C	A	B
Critical Lane Group	□	☒	☒	□	□	□
50th-Percentile Queue Length [v]	0.26	6.44	2.29	0.48	6.03	0.81
50th-Percentile Queue Length [s]	2.00	49.04	17.43	3.67	45.92	6.15
95th-Percentile Queue Length [v]	0.47	10.60	4.12	0.87	10.05	1.45
95th-Percentile Queue Length [s]	3.61	80.74	31.37	6.61	76.59	11.08

Movement, Approach, & Intersection Results

d, M, Delay for Movement [s/veh]	4.29	8.83	39.09	32.14	8.49	19.43
Movement LOS	A	A	D	C	A	B
Critical Movement	□	□	☒	□	□	□
d, A, Approach Delay [s/veh]		8.68		36.77		8.87
Approach LOS		A		D		A
d, I, Intersection Delay [s/veh]				10.14		
Intersection LOS				B		
Intersection V/C				0.521		

Sequence

Ring 1	2	3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Ring 2	6	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Ring 3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Ring 4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

SG 2 69s
SG 102 15s
SG 6 69s
SG 106 15s

SG 3 21s
SG 103 15s

1:2024 11207935.2727 1544094.299

รูปที่ 4-47 Level of service เส้นทาง
สัญจร แยกคู้มเกล้า-ฉลองกรุงหลังมีการ
ปรับปรุงจากรูปแยกคู้มเกล้า-ฉลองกรุงได้
เป็น LOS B

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ระดับการให้บริการ (LOS)	ลักษณะสภาพการจราจร
A	การไหลโดยอิสระที่สามารถเลือกใช้ความเร็วระดับใดก็ได้และจะมีการแข่ง มาก ซึ่งระดับนี้ผู้ขับขี่และผู้โดยสารจะเดินทางได้อย่างสะดวกรวดเร็วโดยไม่มี ผลกระทบจากรถคันอื่น
B	การไหลที่คงที่แต่ผู้ใช้รถคันอื่นเริ่มจะมองเห็นรถคันอื่นๆ ได้ชัดเจนและสามารถ เลือกใช้ความเร็วที่ต้องการได้ แต่อาจจะไม่มีความคล่องตัวในการแข่งรถที่อยู่ใน เส้นทางเดียวกัน
C	การไหลที่แต่ผู้ขับขี่จะได้รับผลกระทบจากรถคันอื่นๆ ในการเลือกใช้ความเร็ว รถและการแข่งต้องใช้ความระมัดระวัง ในส่วนการเดินทางสะดวกสบายและ การไหลจะลดลงอย่างเห็นได้ชัดเจน
D	การไหลที่มีความหนาแน่นแต่มีความคงที่ความเร็วรถและความคล่องตัวในการ แข่งถูกจำกัดส่วนความสะดวก และการไหลจะลดลงและการที่ปริมาณจราจร เพิ่มขึ้นเล็กน้อยจะเป็นเหตุให้เกิดปัญหาสภาพการจราจรในระดับหนึ่ง
E	การไหลที่ใกล้เคียงหรืออยู่ในสภาพวิกฤตนั้นหมายถึงว่า ความเร็วทุก คันจะลดต่ำลงแต่ยังคงแล่นด้วยความเร็วสม่ำเสมอ การแข่งเป็นไป ด้วยความยากลำบากและการขอทางเป็นการเพิ่มความสะดวกในการ เดินทาง แต่ความสะดวกและการไหลจะลดลงผู้ขับขี่ก็ไม่สามารถขับ ได้ตั้งใจ ดังนั้นระดับความคล่องตัวของระดับนี้จะไม่คงที่
F	เป็นสภาพที่เกิดขึ้นเมื่อการจราจรเป็นกลุ่มจนเกินปริมาณที่สามารถจะไหลได้ โดยที่รถเรียงตัวกันในรูปของแถวและเคลื่อนที่เป็นช่วงๆ คล้ายกับคลื่นซึ่งจะทำ ให้ติดขัดมาก

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ดัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

บทที่ 5

สรุปผลการทดลอง

5.1 สรุปผลการศึกษา

งานวิจัยครั้งนี้ เป็นการศึกษาเพื่อพัฒนาการจราจรภายในสถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง โดยใช้การออกแบบเส้นทางเพื่อลดปริมาณรถที่สัญจรเข้ามาภายในสถาบัน ซึ่งได้นำหลักการการออกแบบถนน และหลักการการเลือกพื้นที่สำหรับการตัดเส้นทาง โดยแบ่งการศึกษาออกเป็น 5 ส่วน คือ 1) การสำรวจข้อมูลเส้นทางจราจร 2) การศึกษาลักษณะทางกายภาพ 3) การสำรวจปริมาณการจราจร 4) การออกแบบแบบจำลอง 5) วิเคราะห์แบบจำลองก่อนและหลังการปรับปรุง โดย

ส่วนที่ 1 พบพื้นที่การศึกษามีการจราจรที่แออัดในช่วงโมงเร่งด่วน กล่าวคือสภาพการจราจรของถนนลาดกระบัง-ฉลองกรุง ระหว่างช่วงกลางสถาบันก่อนถึงแยกทางข้ามทางรถไฟมีการจราจรหนาแน่นในช่วงชั่วโมงเร่งด่วนอันเนื่องมาจากปริมาณรถที่ผ่านเส้นทางดังกล่าวมีจำนวนมากเกินไปเมื่อเทียบกับจำนวนช่องทางการจราจร ซึ่งเป็นสาเหตุของการเกิดปัญหาทางการสัญจร อุบัติเหตุ และมลพิษต่างๆ

ส่วนที่ 2 การศึกษาลักษณะทางกายภาพ พบว่าปริมาณของรถที่มีจำนวนมากเป็นเพราะรถที่ใช้เส้นทางเส้นนี้มีหลักๆด้วย กัน 3 ประเภท 1) รถที่ต้องการไปถนนฉลองกรุง 2) รถที่ต้องการไปถนนค้อมเกล้า 3) รถที่ใช้บริการภายในสถาบัน ซึ่งผลการศึกษาทำให้ได้ทราบถึงสาเหตุของปัญหาและสามารถสรุปแนวทางการแก้ปัญหาได้ โดยทางผู้วิจัยได้เสนอและแก้ปัญหาด้วยการสร้างเส้นทางใหม่ขึ้นมาเพื่อกระจายปริมาณรถออกไปนอกสถาบันลดปริมาณรถที่เข้าสู่พื้นที่ปัญหาให้เหลือน้อยที่สุด

ส่วนที่ 3 การสำรวจปริมาณการจราจร ทำการนับและเก็บปริมาณการจราจร ณ จุดต่างๆเพื่อให้ได้ครอบคลุมทิศทางของรถ และทำการเลือกช่วงเวลาที่มียปริมาณมากที่สุดเพื่อมาออกแบบเส้นทางได้ผลดังตารางด้านล่าง

สถานที่	เวลา	จักรยานยนต์	รถ	บรรทุก+บัส	Passenger cars unit
บริเวณหน้าคณะ IT	06.00 - 07.00	369	1038	34	1198.25
	07.00-08.00	747	1286	15	1502.75
	08.00-09.00	619	1498	23	1698.75
	17.00-18.00	686	1393	13	1590.5
	18.00-19.00	714	1185	10	1383.5
	19.00-20.00	532	1082	18	1251

สถานที่	เวลา	จักรยานยนต์	รถ	บรรทุก+บัส	Passenger cars unit
บริเวณหน้าคณะสถาปัต	06.00 - 07.00	369	1038	34	1198.25
	07.00-08.00	747	1186	15	1402.75
	08.00-09.00	472	1269	18	1423
	17.00-18.00	621	1193	10	1368.25
	18.00-19.00	714	1185	10	1383.5
	19.00-20.00	532	1082	18	1251

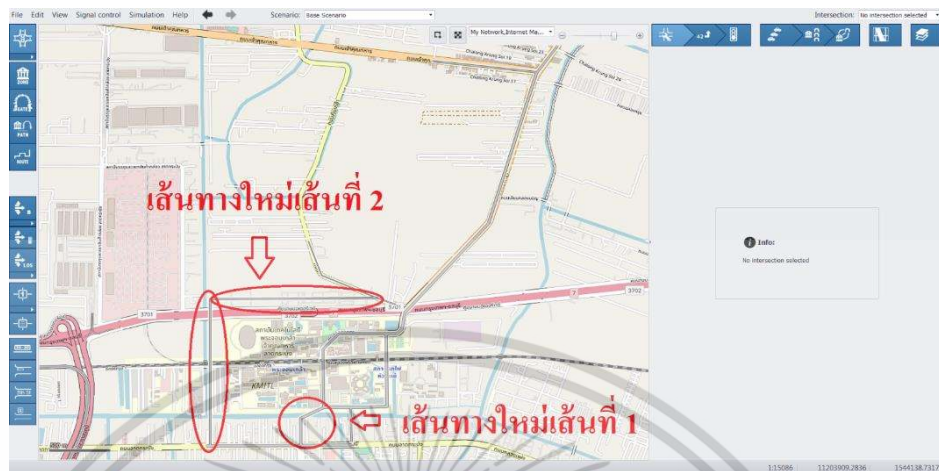
สถานที่	เวลา	จักรยานยนต์	รถ	บรรทุก+บัส	Passenger cars unit
บริเวณแยกค้อมเกล้า ฉลองกรุง	06.00 - 07.00	371	152	8	260.75
	07.00-08.00	351	104	5	201.75
	08.00-09.00	271	101	2	172.75
	17.00-18.00	290	138	5	220.5
	18.00-19.00	361	143	5	243.25
	19.00-20.00	251	112	2	178.75

สถานที่	เวลา	จักรยานยนต์	รถ	บรรทุก+บัส	Passenger cars unit
แยกรถไฟ	06.00 - 07.00	93	100	2	127.25
	07.00-08.00	97	105	3	135.25
	08.00-09.00	108	118	5	155
	17.00-18.00	105	96	5	132.25
	18.00-19.00	96	100	4	132
	19.00-20.00	98	105	4	137.5

ตารางที่ 5-1 ข้อมูลปริมาณพาหนะแต่ละชนิดในช่วงเวลาต่างๆ

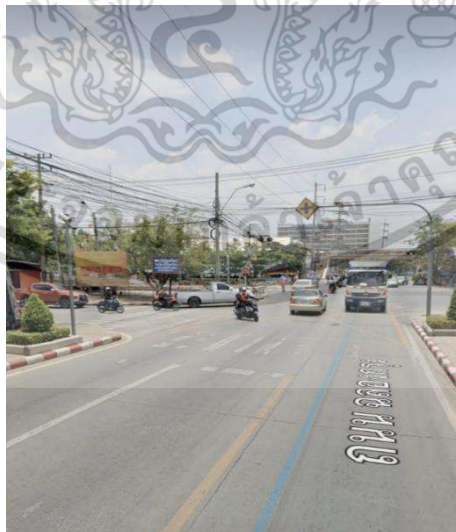
เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ส่วนที่ 4 การออกแบบแบบจำลอง ออกแบบเส้นทางโดยใช้โปรแกรม PTV VISTRO โดยใช้ปริมาณรถในชั่วโมงเร่งด่วนมาออกแบบ



รูปที่ 5-1 แสดงเส้นทางใหม่

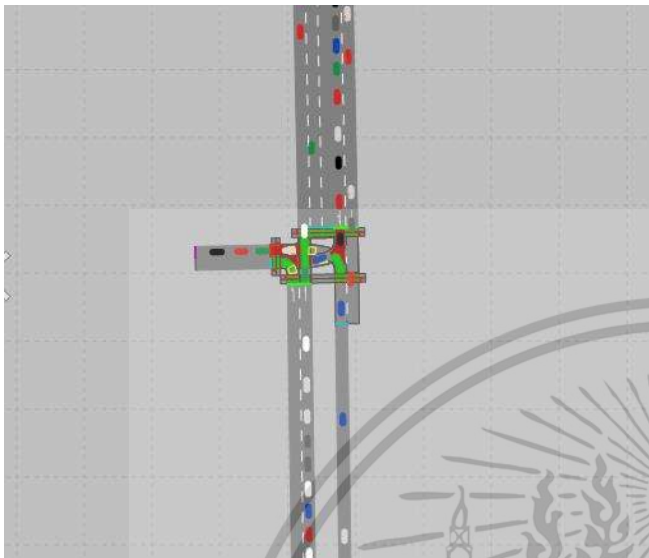
ส่วนที่ 5 วิเคราะห์แบบจำลองก่อนและหลังการปรับปรุง โดยการเปรียบเทียบระดับการให้บริการของถนน (Level of service) ณ พื้นที่ที่มีปัญหามากที่สุด ซึ่งก็คือบริเวณใจกลางสถาบัน ทางแยกก่อนถึงทางรถไฟ



รูปที่ 5-2 ภาพบริเวณแยกทางรถไฟ

เอกสารนี้เป็นเอกสารที่สงวนไว้สำหรับการใช้งานเพื่อการศึกษาเท่านั้น ไม่อนุญาตให้นำไปใช้ประโยชน์ด้านการค้า
ไม่ว่ากรณีใดๆ ทั้งสิ้น อีกทั้งห้ามมิให้ตัดแปลงเนื้อหา และต้องอ้างอิงถึงเจ้าของเอกสารทุกครั้งที่มีการนำไปใช้

ผลระดับการให้บริการของถนนก่อนมีการตัดถนนใหม่ได้ระดับการให้บริการที่ F



Intersection: 8 New Intersection

Traffic Control

d1, Uniform Delay [s]	13.77	23.50	23.50	45.00	35.50
k, delay calibration	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50
I, Upstream Filtering Factor	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
d2, Incremental Delay [s]	0.78	1066.77	1349.43	1732.78	1589.00
d3, Initial Queue Delay [s]	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Rp, platoon ratio	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
P, proportion arriving on green	0.48	0.48	0.48	0.48	0.21
PF, progression factor	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00

Lane Group Results

X, volume / capacity	0.23	1.59	1.75	1.94	1.88
d, Delay for Lane Group [s/veh]	14.55	1090.27	1372.93	1777.78	1624.50
Lane Group LOS	B	F	F	F	F
Critical Lane Group	□	□	□	□	□
50th-Percentile Queue Length [veh]	1.91	252.88	287.35	40.27	143.30
50th-Percentile Queue Length [ft]	14.54	1926.92	2189.59	306.87	1091.92
95th-Percentile Queue Length [veh]	3.43	371.65	433.11	68.73	210.82
95th-Percentile Queue Length [ft]	26.17	2831.99	3300.28	523.74	1606.48

Movement, Approach, & Intersection Results

d_M, Delay for Movement [s/veh]	14.55	1090.27	1372.93	1777.78	1624.50	1624.50
Movement LOS	B	F	F	F	F	F
Critical Movement	□	□	□	□	□	□
d_A, Approach Delay [s/veh]		973.51		1416.87		1624.50
Approach LOS				F		F
d_I, Intersection Delay [s/veh]				1267.76		
Intersection LOS				F		
Intersection V/C				1.230		

Sequence

Ring 1	2	3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Ring 2	6	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Ring 3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Ring 4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

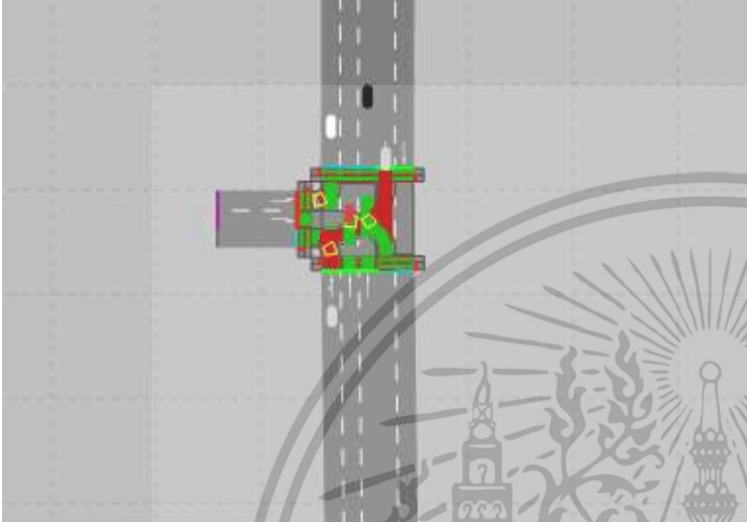
Signal Timing Diagram:

- SG 2: 57s (Green)
- SG 102: 15s (Yellow)
- SG 5: 57s (Green)
- SG 106: 15s (Yellow)
- SG 3: 33s (Green)
- SG 103: 15s (Yellow)

1:1299 11205806.9182 1541248.3077

รูปที่ 5-3 Level of service บริเวณทางรถไฟก่อนมีการปรับปรุง

หลังมีการตัดถนนใหม่บริเวณแยกทางรถไฟมีระดับการให้บริการที่ C



Intersection: 8 New Intersection

Traffic Control

d1, Uniform Delay [s]	16.21	15.79	17.57	23.76	27.88	27.62
k, delay calibration	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50	0.50
I, Upstream Filtering Factor	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
d2, Incremental Delay [s]	0.88	0.32	1.89	3.38	3.65	2.70
d3, Initial Queue Delay [s]	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Rp, platoon ratio	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
P, proportion arriving on green	0.43	0.43	0.43	0.43	0.26	0.26
PF, progression factor	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00

Lane Group Results

X, volume / capacity	0.25	0.20	0.41	0.41	0.43	0.38
d, Delay for Lane Group [s/veh]	17.19	16.71	19.46	27.14	31.63	30.32
Lane Group LOS	B	B	B	C	C	C
Critical Lane Group	□	□	□	□	□	□
50th-Percentile Queue Length [veh]	2.12	1.72	4.05	2.91	3.10	3.00
50th-Percentile Queue Length [s]	16.16	13.14	30.85	22.15	23.59	22.84
95th-Percentile Queue Length [veh]	3.82	3.10	7.29	5.23	5.57	5.38
95th-Percentile Queue Length [s]	29.10	23.85	55.53	39.87	42.48	41.11

Movement, Approach, & Intersection Results

d, M, Delay for Movement [s/veh]	17.19	16.71	19.46	27.14	31.63	30.32
Movement LOS	B	B	B	C	C	C
Critical Movement	□	□	□	□	□	□
d, A, Approach Delay [s/veh]	16.50		22.25		30.97	
Approach LOS	B		C		C	
d, I, Intersection Delay [s/veh]			22.47			
Intersection LOS			C			
Intersection V/C			0.337			

Sequence

Ring 1	2	3	-	-	-	-
Ring 2	6	-	-	-	-	-
Ring 3	-	-	-	-	-	-
Ring 4	-	-	-	-	-	-

1:1036 11206124.097 1541396.0294

รูปที่ 5-4 Level of service บริเวณทางรถไฟหลังมีการปรับปรุง

ซึ่งเมื่อมีการปรับปรุงตามแนวคิดของผู้ทำการวิจัยโดยทำการเพิ่มเส้นทางการจราจร สามารถสรุปได้ว่าแนวทางนี้มีความเหมาะสมสามารถนำไปเป็นแนวทางในการใช้แก้ปัญหาการจราจรภายในสถาบัน เนื่องจากสามารถลดระดับการให้บริการของถนนจาก F ไป C

5.2 ข้อเสนอแนะ

ผลจากงานวิจัยในครั้งนี้เป็นการใช้ความรู้ในการตัดเส้นทางถนนเพื่อลดปริมาณจำนวนรถที่สัญจร แต่อย่างไรก็ตาม ยังมีหลายแนวทางที่ผู้วิจัยยังไม่ได้ทำการศึกษา เนื่องจากข้อจำกัดทางด้านเวลาและงบประมาณทำให้ไม่สามารถศึกษาได้ทั้งหมด หากหน่วยงานท้องถิ่นต้องการนำไปศึกษาเพิ่มเติมเพื่อหาแนวทางที่ดีที่สุดก่อนปรับปรุง ควรศึกษาเพิ่มเติมในประเด็นต่อไปนี้

- ประเด็นการเพิ่มความปลอดภัยของถนน
- ประเด็นการทำทางยกระดับของเส้นทางลาดกระบัง - อ่อนนุช
- การทำทางลอดรางรถไฟ



บรรณานุกรม

Dr. Surames Piriawat .(2019). Geometric Design of Highway: Design Speed, Superelevation and Intersection . สืบค้นเมื่อวันที่ 2 พฤศจิกายน 2562 จาก.
http://www.surames.com/images/column_1227454932/Unit%205_3Geometric%20design%20of%20highway.pdf

Dr. Surames Piriawat .(2019). Road User and Vehicle Characteristics. สืบค้นเมื่อวันที่ 2 พฤศจิกายน 2562 จาก.
http://www.surames.com/images/column_1227454932/Unit%202_1-driver%20and%20vehicle%20characteristics.pdf

Dr. Surames Piriawat .(2019). Traffic and Road Characteristics. สืบค้นเมื่อ วันที่ 2 พฤศจิกายน 2562 จาก. http://www.surames.com/images/column_1227454932/Unit%203-Traffic%20and%20road%20characteristics.pdf

พลตำรวจตรีปิยะ ต๊ะวิชัย .(2019). แนวความคิดและทฤษฎีทางด้านการจราจร .สืบค้นเมื่อวันที่ 2 พฤศจิกายน 2562 จาก. http://k-rc.net/imageupload/27848/4_.pdf

Manual, H. C. (2010). HCM2010. Transportation Research Board, National Research Council, Washington, DC.

Neudorff, L. G., Randall, J. E., Reiss, R., & Gordon, R. (2003). Freeway management and operations handbook.

Junsuwan, s. (2001). assessment of area traffic control system in bangkok by the microscopic-simulation model. thesis for the degree of master.

Gerlough, D. L., & Huber, M. J. (1976). Traffic flow theory.

ประวัติผู้เขียน

1. ชื่อ – สกุล นาย วรากร คู่สกุล
วัน-เดือน-ปี เกิด 17 ตุลาคม 2541
ที่อยู่ บ้านเลขที่ 12/26 ม.1 ต.บางรีน อ.เมือง จ.ระนอง 85000
การศึกษา วิศวกรรมศาสตรบัณฑิต สาขาวิศวกรรมโยธา
สถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง
กรุงเทพมหานคร
2. ชื่อ – สกุล นาย ศุภกรณ์ ชูเนตร
วัน-เดือน-ปี เกิด 10 เมษายน 2540
ที่อยู่ บ้านเลขที่ 106 ม.5 ต.นาชุมเห็ด อ.ย่านตาขาว จ.ตรัง 92140
การศึกษา วิศวกรรมศาสตรบัณฑิต สาขาวิศวกรรมโยธา
สถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง
กรุงเทพมหานคร
3. ชื่อ – สกุล นาย สันติภาพ สรรสันทัด
วัน-เดือน-ปี เกิด 17 ตุลาคม 2541
ที่อยู่ 138/88 รามอินทรา แขวงจระเข้บัว เขตลาดพร้าว
กรุงเทพมหานคร 10230
การศึกษา วิศวกรรมศาสตรบัณฑิต สาขาวิศวกรรมโยธา
สถาบันเทคโนโลยีพระจอมเกล้าเจ้าคุณทหารลาดกระบัง
กรุงเทพมหานคร