

## บทที่ 2

### ทบทวนเอกสาร

#### 2.1 ประวัติและความเป็นมาของการใช้วงเวียน

De Aragao (1992) ได้รายงานว่า วงเวียนแห่งแรกได้เกิดขึ้นที่ประเทศฝรั่งเศสในปี ก.ศ. 1877 โดยสถาปนิกชาวฝรั่งเศสชื่อ Eugene Henard และในช่วงเวลาเดียวกัน สถาปนิกชาวอเมริกันชื่อ William Eno ได้นำเสนอรูปแบบของการใช้วงเวียนขนาดเล็กเพื่อใช้สำหรับจัดการจราจรในเมืองนิวยอร์ก

หลังจากที่กฎ “Yield-at-entry” ได้ถูกพัฒนาขึ้น โดยอังกฤษและฝรั่งเศส ตั้งแต่ปี ก.ศ. 1966 และ 1983 ตามลำดับ วงเวียนก็ได้รับความสนใจและเกิดงานวิจัยตามมา เพราะความง่ายต่อการออกแบบ และการใช้งาน โดยเฉพาะอย่างยิ่ง ความปลอดภัย

จากความสำเร็จในด้านความปลอดภัยและความง่ายของการใช้วงเวียน ทำให้วงเวียนได้รับความนิยมและได้เพิ่มจำนวนขึ้นอย่างรวดเร็ว แต่เมื่อใดที่ปริมาณการจราจรเพิ่มสูงขึ้นมาก จะทำให้ความกล่องตัวในการเคลื่อนที่ลดน้อยลงจนถึงขั้นติดขัด ซึ่งอาจจะต้องทำการปรับปรุงทางแยกให้มีความเหมาะสมต่อไป

Bovy (1992) ได้รายงานว่า ตั้งแต่ปี ก.ศ. 1981 – 1990 ในช่วง 6 ปีหลัง จำนวนวงเวียนในประเทศเนเธอร์แลนด์ได้เพิ่มสูงขึ้นประมาณ 400 แห่ง เนื่องจากเหตุผลของการลดความรุนแรงของอุบัติเหตุ การลดความเร็วเมื่อผ่านวงเวียน เพิ่มความปลอดภัยให้คนเดินเท้า จำกัดการใช้สัญญาณไฟจราจร ลดค่าใช้จ่ายในการบำรุงรักษาและการตรวจสอบ รวมถึงมีปริมาณความจุรถยกต่ำกว่า 2,000 คัน ใน 1 ชั่วโมง ต่อ 1 ช่องจราจร

Dagersten (1992) ได้ระบุในงานวิทยานิพนธ์ว่า ในปี ก.ศ. 1985 นอร์เวย์ได้ติดตั้งป้ายชลICTURE ความเร็วที่ทางเข้าวงเวียนทุกวงเวียน ทำให้สภาพการจราจรดีขึ้นและลดจำนวนอุบัติเหตุได้

Giaeever (1992) ได้รายงานว่า ก่อนปี ก.ศ. 1980 นอร์เวย์ มีวงเวียนเพียง 15 แห่ง ต่อมาในปี ก.ศ. 1980 จำนวนวงเวียนเพิ่มขึ้นเป็น 350 แห่ง และในปี ก.ศ. 1992 จำนวนวงเวียนได้เพิ่มเป็น 500 แห่ง (8,000 คน ต่อ วงเวียน 1 แห่ง)

ในปี ก.ศ. 1987 วงเวียนมากกว่า 500 แห่ง ได้ถูกก่อสร้างขึ้นในเมืองบริเทนี และเมืองข้างเคียงทางตะวันตกของฝรั่งเศส หลังจากนั้นการใช้วงเวียนก็ได้รับความนิยมจากทุกเมืองในฝรั่งเศส ทั้งที่ก่อสร้างใหม่และเปลี่ยนรูปแบบจากสัญญาณไฟเป็นวงเวียน ในปี ก.ศ. 1991 อัตราการเพิ่มของวงเวียนเท่ากับ 1,000 แห่งต่อปี

Nunes da Silva (1992) ได้รายงานว่า วงเวียนในโปรตุเกสได้ถูกออกแบบโดยนักวางแผนเมืองและสถาปนิกซึ่งไม่ได้คำนึงถึงปริมาณความจุที่วงเวียนจะรองรับ ได้ซึ่งคล้ายกับประเทศฝรั่งเศสซึ่งออกแบบโดยใช้แนวคิดของ Henard

วงเวียนสมัยก่อนจำนวนมากในเมืองลิสบอน ได้เพชริญกับสภาพการจราจรที่ติดขัดอย่างมากเนื่องจากการเพิ่มขึ้นของปริมาณการจราจรที่รวดเร็ว จนต้องติดตั้งสัญญาณไฟจราจรเพื่อแก้ไขปัญหา แต่สำหรับเมืองขนาดเล็กและขนาดกลาง วงเวียนสมัยใหม่ประเมินความสำเร็จอย่างมาก

อดอล์ฟ เดอ ลีบ เป็นประเทศที่มีการใช้วงเวียนสำหรับควบคุมการจราจรบนวิถีทางแยกอย่างแพร่หลายตั้งแต่ศตวรรษที่ 19 ปัจจุบัน ได้มีเอกสารงานวิชาการและโปรแกรมคอมพิวเตอร์ ซึ่งเป็นที่ยอมรับและใช้งานอย่างแพร่หลายในหลายประเทศ

สำหรับประเทศไทย พบว่าในจุดหมายเหตุการอนุรักษ์กรุงรัตนโกสินทร์ของกรมศิลปากรระบุว่า มีการก่อสร้างวงเวียนตั้งแต่ปี พ.ศ.2460 และได้ใช้พื้นที่ในวงเวียนเพื่อก่อสร้างเป็นหนองนาพิกาหรืออนุสาวรีย์ ซึ่งสามารถพูดเห็นได้แทบทุกจังหวัดอย่างน้อยจังหวัดละ 1 แห่ง รวมถึงกรุงเทพมหานครที่มีวงเวียนทั้งขนาดกลางและขนาดใหญ่หลายแห่ง รูปแบบโดยทั่วไปของวงเวียนมีขนาด เส้นผ่านศูนย์กลางรอบนอกมากกว่า 60 เมตร บางแห่งไม่มีเกาะกลางสำหรับแบ่งช่องจราจร บางแห่งไม่มีการควบคุมให้ผู้ขับขี่ต้องหักพวงมาลัยเพื่อเลี้ยว โถงเมื่อเข้าสู่วงเวียน

หลังจากปี พ.ศ. 2510 วงเวียนบางแห่งก็ถูกเปลี่ยนเป็นทางแยกที่ใช้สัญญาณไฟ และบางแห่งก็ถูกตัดตั้งสัญญาณไฟ เมื่อจากปริมาณการจราจรที่เพิ่มอย่างรวดเร็วจนเกินกว่าความจุที่จะรองรับได้ จึงทำให้เกิดปัญหาการจราจรติดขัด จากการเปลี่ยนแปลงดังกล่าวทำให้การใช้วงเวียนเพื่อควบคุมทางแยกในประเทศไทยขาดการยอมรับและความเชื่อมั่นจากเจ้าหน้าที่ที่เกี่ยวข้อง จึงทำให้ปริมาณวงเวียนที่เคยมีอยู่เดิมลดลงเรื่อยๆ ทั้งๆ ที่ปริมาณความจุยังมีอยู่เพียงพอและสภาพการจราจรก็อยู่ในระดับดี

จากการศึกษาข้างต้นพบว่า ได้มีการใช้วงเวียนเพื่อควบคุมทางแยกในหลายประเทศและประสบความสำเร็จอย่างน่าพอใจซึ่งตรงข้ามกับประเทศไทย อย่างไรก็ตาม การเลือกใช้ประเภททางแยกอย่างเหมาะสมจะช่วยให้เกิดผลประโยชน์สูงสุดต่อส่วนรวม ดังนั้น การศึกษาการใช้วงเวียนเพื่อควบคุมทางแยกจึงเป็นการศึกษาเพื่อให้เข้าใจถึงลักษณะและสภาพการจราจรที่แท้จริงเพื่อให้สามารถใช้งานได้อย่างถูกต้องและเหมาะสมต่อไป

## 2.2 ความปลอดภัย

Maryland State Highway Administration (2001) รายงานว่า รัฐแมริแลนด์ ประเทศสหรัฐอเมริกา มีวงเวียนมากกว่า 25 แห่ง ซึ่งมี 8 แห่งที่ถูกก่อสร้าง เป็นวงเวียน 1 ช่องจราจร ขนาดเส้นผ่านศูนย์กลางรอบนอกประมาณ 50 เมตร หรือน้อยกว่า ปริมาณจราจร 3,700 – 21,000 คัน/วัน ได้เก็บข้อมูล “ก่อนและหลัง” (before & After) ระหว่างปี ก.ศ. 1993 – 1998 มา กว่า 1 ปี ซึ่งผลที่ได้คือ อุบัติเหตุในช่วงหลังลดลงกว่าช่วงก่อน 64% กีจกรรมวนอุบัติเหตุเฉลี่ยในช่วงก่อนก่อสร้าง คือ 5 ครั้ง/ปี และ 1.8 ครั้ง/ปี สำหรับช่วงหลัง อัตราการบาดเจ็บลดลง 83% กีจจาก 3 ครั้ง/ปี เป็น 0.5 ครั้ง/ปี

สำหรับวงเวียน 2 ช่องจราจน้อยกว่า 3 แห่ง แต่มีเพียงวงเวียน Towson ที่มีข้อมูลมากกว่า 1 ปี Towson เป็นวงเวียนที่อยู่ในบริเวณบ้านชุมชน ซึ่งแทนที่ทางแยกที่ติดตั้งสัญญาณไฟ 2 แห่ง การออกแบบได้ออกแบบเป็นรูปวงรีมีเส้นผ่านศูนย์กลางรอบนอก 40 เมตร ถึง 80 เมตร มีแนว 5 แนว ปริมาณจราจร 50,000 คัน/วัน ข้อมูลอุบัติเหตุก่อนและหลัง เผพะทรัพย์สินเสียหายเพิ่มขึ้น กีจช่วงก่อน 26 ครั้ง/ปี และช่วงหลัง 10 ครั้ง/ปี แต่สำหรับอุบัติเหตุที่มีการบาดเจ็บลดลงคือ ช่วงก่อน 4.2 ครั้ง/ปี และช่วงหลัง 1.5 ครั้ง/ปี ไม่มีอุบัติเหตุที่ทำให้เกิดการเสียชีวิต ระดับการให้บริการดีขึ้นคือ ในช่วงเปลี่ยนจากระดับ B เป็น A และช่วงเย็นเปลี่ยนจากระดับ E เป็น B และความล้าช้าลดลง 70% ช่วงเย็นลดลง 58% การวิเคราะห์ข้อมูลอุบัติเหตุรวมก่อนและหลังเป็นดังตาราง 2.1

ตาราง 2.1 เปรียบเทียบอัตราการเกิดอุบัติเหตุ “ก่อนและหลัง”

|          | อัตราการเกิดอุบัติเหตุ<br>(ครั้ง/ล้านคัน) | อัตราการบาดเจ็บ<br>(ครั้ง/ล้านคัน) |
|----------|---|------------------------------------|
| ช่วงก่อน | 1.53                                      | 0.97                               |
| ช่วงหลัง | 0.48                                      | 0.11                               |

ที่มา : <http://www.ksu.edu/roundabout/news/MarylandRoundaboutsafetyExperience.html/>

จากการลดลงของอุบัติเหตุและสภาพการจราจรที่ดีขึ้น รัฐแมริแลนด์ ประเทศสหรัฐอเมริกา พยายใจที่จะขยายการใช้งานเพื่อควบคุมทางแยกและประเมินค่าความปลอดภัยต่อไป

Ourston and Bared (1995) ได้รายงานว่า “Modem Roundabout” แห่งแรกของอเมริกาได้ถูกสร้างขึ้นในช่วงฤดูใบไม้ผลิของปี ก.ศ. 1990 ที่เมืองมอร์ลิน ด้านทิศตะวันตกของ ลาสเวกัส วงเวียนทางค้านหนึ่งซึ่งมีเส้นผ่านศูนย์กลางค้านนอก 61 เมตรและได้ออกแบบให้รองรับ

ปริมาณการจราจรในช่วงชั่วโมงเร่งด่วน 3,000 คัน/ชม. ปัจจุบันต้องรองรับปริมาณการจราจรประมาณ 7,000 คัน/ชม. (ชั่วโมงเร่งด่วน)

วงเวียนทางด้านใต้มีเส้นผ่านศูนย์กลางด้านนอก 91.5 เมตรและได้ถูกออกแบบให้รองรับปริมาณการจราจรในช่วงชั่วโมงเร่งด่วน 6,000 คัน/ชม. ปัจจุบันต้องรองรับปริมาณการจราจรประมาณ 11,000 คัน/ชม. (ชั่วโมงเร่งด่วน) ทั้งสองวงเวียนนี้มีอุบัติเหตุเกิดขึ้นตั้งแต่ปี ค.ศ. 1990 – 1995 เพียง 4 ครั้งเท่านั้น

Myers (1995) ได้รายงานว่าเมืองขนาดนานาชาติ รัฐแคลิฟอร์เนีย ประเทศสหรัฐอเมริกา เดือนตุลาคม ปี ค.ศ. 1992 ได้นำวงเวียนมาใช้กับทางแยก 5 ขา ถนน 2 ช่องจราจร และใช้การควบคุมด้วยป้ายหยุด ทางแยกแบบเก่าเกิดอุบัติเหตุโดยเฉลี่ย 4 ครั้งต่อปี แต่หลังจากเปลี่ยนเป็นวงเวียนอุบัติเหตุเกิดขึ้นโดยเฉลี่ย 2.1 ครั้งต่อปี (5 ครั้ง / 28 เดือน)

Myers (1995) ได้รายงานว่าที่เมืองลิสbon รัฐแมร์ลอนด์ ได้ก่อสร้างวงเวียนเพื่อความคุณทางแยก 4 ขา ในเดือนเมษายน ปี ค.ศ. 1993 ก่อนการใช้วงเวียนได้เกิดอุบัติเหตุโดยเฉลี่ย 8 ครั้ง ต่อปี และมีคนเจ็บ 8 คนต่อปี หลังจากที่ใช้วงเวียนมีอุบัติเหตุเกิดขึ้น 2 ครั้ง ในช่วง 3 เดือนแรก และมีผู้บาดเจ็บ 2 คน หลังจาก 21 เดือน ไม่ได้รับรายงานการเกิดอุบัติเหตุอีกเลย

Shoon and Minnen (1994) ได้รายงานว่าที่ประเทศเนเธอร์แลนด์ สามารถลดจำนวนผู้โดยสารที่บาดเจ็บจากอุบัติเหตุได้ 95 % เมื่อใช้วงเวียนควบคุมทางแยก

Brenac (1992) ได้รายงานว่า วงเวียนในประเทศฝรั่งเศสได้ถูกสร้างขึ้นในย่านชนบทและบริเวณใกล้เคียงเป็นส่วนใหญ่ รวมถึงบริเวณที่พักด้วย โดยทั่วไปแล้วความปลอดภัยของวงเวียนจะสูงมากยกเว้นวงเวียนที่มีขนาดใหญ่และมีทางเข้ากว้าง หรือมีการใช้รถจักรยานเข้ามาเกี่ยวข้อง อัตราการเกิดอุบัติเหตุบริเวณวงเวียนของถนนชนบทจะน้อยกว่าทางแยกที่ควบคุมด้วยป้ายหยุดหรือป้ายลดความเร็ว อัตราการบาดเจ็บโดยเฉลี่ยน่องจากอุบัติเหตุบริเวณทางแยกเท่ากับ 12 ครั้งต่อจำนวนรถ 100 ล้านคันที่เข้าสู่ทางแยก ซึ่งมากกว่าวงเวียนประมาณ 3 เท่า นั่นคือวงเวียนจะมีอัตราการเกิดอุบัติเหตุ 4 ครั้งต่อจำนวนรถ 100 ล้านคัน ที่เข้าสู่ทางแยก

Brilon and Stuwe (1992) ได้รายงานว่า วงเวียนในเยอรมันจำนวนมากที่มี 1 ช่องจราจร และ 2 ช่องจราจร ได้ถูกสร้างขึ้นจำนวนมากเมื่อเร็ว ๆ นี้ แต่วงเวียนรูปแบบเก่าที่มีขนาดใหญ่ก็ยังคงมีอยู่ ได้มีการเปรียบเทียบอัตราการเกิดอุบัติเหตุต่อจำนวนรถ 1 ล้านคัน ของวงเวียน 14 แห่ง และทางแยกที่ไม่ใช้วงเวียน 14 แห่ง ที่ใกล้กับบริเวณวงเวียน ดังนี้

ตาราง 2.2 เปรียบเทียบอัตราการเกิดอุบัติเหตุบริเวณทางแยกต่างๆ ในประเทศไทย

| วงเวียนรูปแบบเก่า<br>(ครั้ง/ล้านคัน) | ทางแยกติดตั้งสัญญาณไฟจราจร<br>(ครั้ง/ล้านคัน) | วงเวียนขนาดเล็ก<br>(ครั้ง/ล้านคัน) |
|--------------------------------------|---|------------------------------------|
| 6.58                                 | 3.35  | 1.24                               |

ที่มา : Ourston, Leif, autumn. 1995. "Roundabouts: A Direct Way to Safer Highways ". Public Roads . USA. : P 41-49.

Giaever (1992) ได้รายงานว่า ได้มีการเก็บรวบรวมข้อมูลอุบัติเหตุเทียบกับจำนวน 100 ล้านคัน ของวงเวียน 59 แห่ง และทางแยกที่ติดตั้งสัญญาณไฟ 124 แห่ง ในประเทศนอร์เวย์ตั้งแต่ปี ก.ศ. 1985 – 1988 ดังนี้

ตาราง 2.3 เปรียบเทียบอัตราการเกิดอุบัติเหตุระหว่างวงเวียนกับทางแยกติดตั้งสัญญาณไฟจราจร

| จำนวนขาของทางแยก | วงเวียน<br>(คัน/หนึ่งร้อยล้านคัน) | ทางแยกที่ติดตั้งสัญญาณไฟจราจร<br>(คัน/หนึ่งร้อยล้านคัน) |
|------------------|-----------------------------------|---|
| 3                | 3                                 | 5   |
| 4                | 5                                 | 10  |

ที่มา : Giaever, T.. 1992. "Application, Design, and Safety of Roundabouts in Norway ". Actes du Seminaire "Giratories 92". Norway.

นอกจากนี้จากประโยชน์ที่ได้รับในด้านความปลอดภัยก็ยังมีการลดความเร็วการใช้งานเวียน แสดงการแบ่งแยกพื้นที่ ย่านชุมชน หรือประเภทของถนน และการเพิ่มความชุ่มชื้น

Maycock and Hall (1984) ได้รายงานว่า วงเวียนขนาดเล็กในอังกฤษ โดยทั่วไปถนนเข้าสู่วงเวียนจะมี 2 – 3 ช่องจราจร ถึงแม้ว่าขนาดเส้นผ่านศูนย์กลางของเกาะกลางวงเวียนจะน้อยกว่า 4 เมตร และได้รีวิวเห็นว่างานที่มีขนาดใหญ่ขึ้นจะปลอดภัยมากขึ้น แต่ Ourston and Bared (1995) ได้รายงานว่า ในยุโรปได้มีการใช้งานขนาดเล็กที่มี 1 ช่องจราจร เป็นส่วนใหญ่และอัตราการเกิดอุบัติเหตุก็น้อยกว่างานขนาดใหญ่

Maycock and Hall (1984) ได้เสนอแบบจำลองคณิตศาสตร์ของเพื่อทำนายจำนวนอุบัติเหตุในวงเวียน ดังนี้

$$A = kQ^a \exp\left(c_1G_1 + c_2G_2 + c_3G_3 + \dots\right)$$

หรือ

$$A = kQ_e^a Q_c^b \exp\left(c_1G_1 + c_2G_2 + c_3G_3 + \dots\right)$$

|       |                         |   |   |
|-------|-------------------------|---|---|
| เมื่อ | A                       | = | จำนวนอุบัติเหตุในแต่ละอาทิตย์ (ครั้ง)             |
|       | Q                       | = | ปริมาณจราจร (ADT) (คัน/วัน)                       |
|       | Q <sub>e</sub>          | = | ปริมาณจราจรเข้าสู่วงเวียน (ADT) (คัน/วัน)         |
|       | Q <sub>c</sub>          | = | ปริมาณจราจรที่เคลื่อนที่ในวงเวียน (ADT) (คัน/วัน) |
|       | k, a, b, c <sub>i</sub> | = | ค่าสัมประสิทธิ์                                   |
|       | G <sub>i</sub>          | = | ค่าตัวแปรของลักษณะทางเรขาคณิต                     |

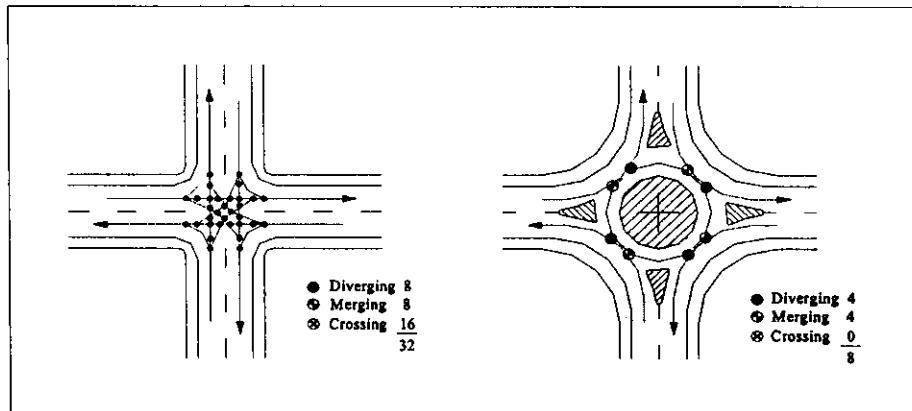
### 2.3 หลักการทำงานของวงเวียน

วงเวียนเป็นรูปแบบหนึ่งของทางแยกที่ไม่ใช้สัญญาณไฟจราจร แต่ใช้ลักษณะทางเรขาคณิตของถนน เพื่อการบังคับให้ผู้ขับขี่ ต้องชลอความเร็ว ก่อนเข้าสู่วงเวียน และต้องเคลื่อนที่เป็นเส้นโค้งเพื่อผ่านวงเวียน ซึ่งทำให้ผู้ขับขี่ต้องเพิ่มความระมัดระวังในการขับขี่ และต้องรอจังหวะ หรือช่องว่างที่เหมาะสม ที่จะให้ผู้ขับขี่เร่งความเร็วเข้าไปแทรกในกระแสจราจรในวงเวียนอย่างปลอดภัย แล้วใช้ความเร็วที่เหมาะสม เคลื่อนที่ตามกระแสจราจร จนถึงทิศทางที่ต้องการจึงเร่งความเร็ว เคลื่อนที่ออกจากวงเวียน กฎหลักสำหรับการใช้วงเวียนคือ ผู้ขับขี่ที่ต้องการเข้าสู่วงเวียน ต้องชลอความเร็ว หรือหยุดให้รถในวงเวียน ไปก่อน

ประโยชน์ที่สำคัญของการใช้วงเวียนเพื่อการควบคุมทางแยก คือ ความปลอดภัย ความล่าช้าต่ำ กว่าทางแยกที่ติดตั้งสัญญาณไฟจราจร และสามารถรองรับปริมาณจราจรได้อย่างเหมาะสม

### หลักการสำคัญที่ช่วยทำให้เกิดความปลอดภัยในวงเวียน คือ

- จำนวนจุดขัดแย้ง (Conflict) จากการเปรียบเทียบจำนวนจุดขัดแย้ง ที่เกิดจากการเคลื่อนที่ไปยังทิศทางต่างๆ ในทางแยกขนาด 1 ช่องจราจรกับวงเวียนขนาด 1 ช่องจราจร พบร่วมทางแยกมีจุดขัดแย้ง ของการเคลื่อนที่ 32 จุด แต่วงเวียนนี้จุดขัดแย้งของการเคลื่อนที่เพียง 8 จุด ดังภาพประกอบ 2.1

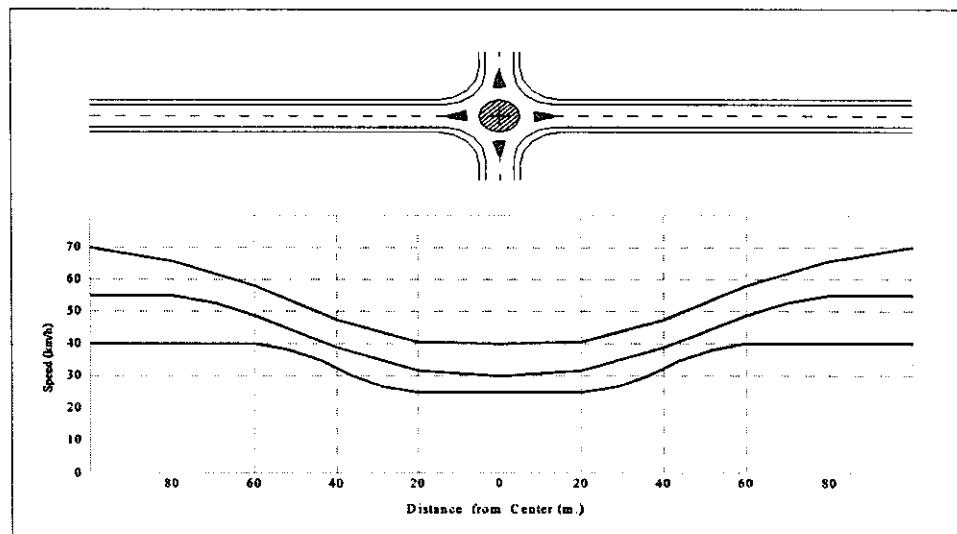


ภาพประกอบ 2.1 เปรียบเทียบจำนวนจุดขัดแย้งระหว่างสีแยก กับวงเวียน

ที่มา: Robinson, B. W.. 2000. Roundabouts: An Informational Guide, FHWA-RD-00-067. :

p.106. Exhibit 5-2.

- ความเร็ว (Speed) จากการเคลื่อนที่เป็นแนวโถง ตามสภาพของลักษณะทางเรขาคณิตของวงเวียน ทำให้ผู้ขับขี่ต้องระมัดระวัง และลดความเร็วลง ดังภาพประกอบ 2.2



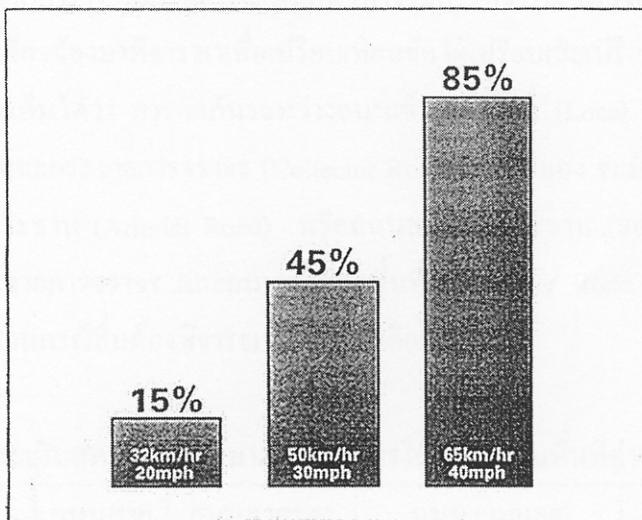
ภาพประกอบ 2.2 แผนภูมิแสดงความเร็วของรถยนต์ที่เข้าสู่วงเวียน

ที่มา: Robinson, B. W.. 2000. Roundabouts: An Informational Guide, FHWA-RD-00-067. :

p.133. Exhibit 6-3.

จากภาพประกอบ 2.2 พบว่า ความเร็วอ่อนเข้าสู่วงเวียน อยู่ระหว่าง 40 – 70 กิโลเมตร/ชั่วโมง และความเร็วในวงเวียน อยู่ระหว่าง 25 – 40 กิโลเมตร/ชั่วโมง

Department of Transport (United Kingdom) (1995) ได้รายงานว่า โอกาสที่คนเดินเท้าจะถูกรถชนเสียชีวิต แปรผันตามความเร็วของรถยนต์ที่เข้ามาชน ดังภาพประกอบ 2.3



ภาพประกอบ 2.3 เปอร์เซ็นต์โอกาสการสูญเสียชีวิตจากการถูกรถชนที่ความเร็วต่างกัน

ที่มา : Robinson, B. W.. 2000. Roundabouts: An Informational Guide. FHWA-RD-00-067. : p.25.

Exhibit 2-2.

ดังนั้นการลดความเร็วของรถยนต์ที่วงเวียนเป็นการช่วยลดความรุนแรงของการเกิดอุบัติเหตุ และโอกาสการเกิดอุบัติเหตุ

## 2.4 วิธีการออกแบบ/ปฏิบัติที่ดี

การที่จะพิจารณาเลือกใช้วงเวียนเพื่อควบคุมทางแยกและออกแบบวงเวียนในเบื้องต้นให้พิจารณาหลักการต่างๆ ดังนี้

### 2.4.1 หลักการพิจารณาการเลือกใช้วงเวียน

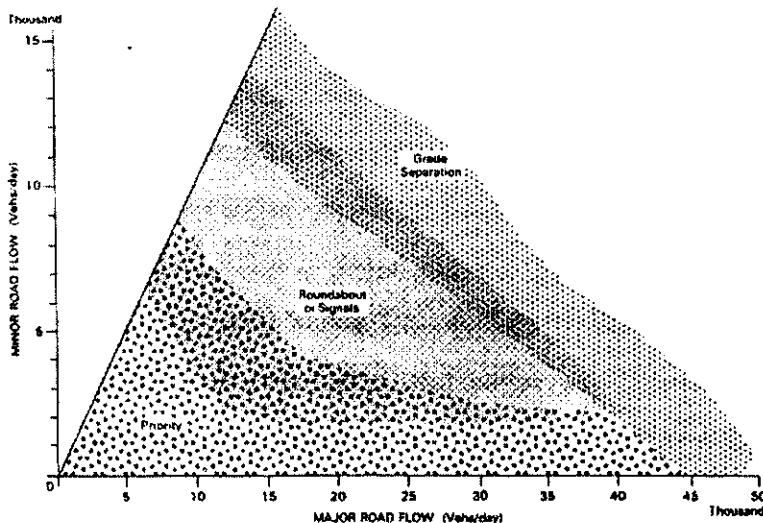
ข้อมูลจากตาราง 10.2 จะช่วยเป็นแนวทางในการพิจารณาเบื้องต้น แต่ยังคงต้องนำองค์ประกอบบนอื่นๆ ที่เกี่ยวข้องมาพิจารณาเพื่อเบริ่งเที่ยงข้อได้เบริ่งเสียเบริ่ง ก่อนดำเนินการตัดสินใจ จากตารางจะเห็นได้ว่า การตัดกันระหว่างถนนเข้าออกพื้นที่ (Local Road) ด้วยกันเอง และระหว่างถนนรวมและกระจายการจราจร (Collector Road) ด้วยกันเอง จะมีความเหมาะสมที่สุด แต่ถ้าเป็นถนนสายประธาน (Arterial Road) หรือถนนสายรองประธาน (Sub-arterial Road) ตัดกับถนนรวมและกระจายการจราจร และถนนเข้าออกพื้นที่ (Collector Road / Local Road) จะไม่มีความเหมาะสม ส่วนกรณีอื่นต้องพิจารณาในรายละเอียด

ตาราง 2.4 การประเมินสภาพความเหมาะสมของการใช้วงเวียนในพื้นที่ต่างๆ

|                         | ถนนสายประธาน | ถนนสายรองประธาน | ถนนรวมและกระจายการจราจร | ถนนเข้าออกพื้นที่ |
|-------------------------|--------------|-----------------|-------------------------|-------------------|
| ถนนสายประธาน            | B            | B               | C                       | C                 |
| ถนนสายรองประธาน         |              | B               | B                       | C                 |
| ถนนรวมและกระจายการจราจร |              |                 | A                       | B                 |
| ถนนเข้าออกพื้นที่       |              |                 |                         | A                 |

ที่มา : AUSTROADS. 1993. Guide to Traffic Engineering Practice, Part 6 – Roundabouts, Sydney. Table 2.1. : p.3.

Ogden (1996) ได้นำเสนอแผนภูมิที่แสดงความสัมพันธ์ระหว่างปริมาณจราจรในถนนสายหลักกับถนนสายรอง ซึ่งมีความเหมาะสมกับรูปแบบทางแยกในลักษณะต่างๆ ดังภาพประกอบ 2.4



ภาพประกอบ 2.4 ปริมาณจราจรที่เหมาะสมสำหรับรูปแบบทางแยกที่แตกต่างกัน

ที่มา: Ogden, K.W.. 1996. *Safer Roads, A Guide to Road Safety Engineering*. Figure. 9.1

### การใช้วิธีนิยมประเมินกับสภาพการต่อไปนี้

- ทางแยกที่ไม่ได้ติดตั้งสัญญาณไฟ ทางแยกที่กำหนดทางออก-ทางโถ สามแยก ซึ่งมีความล่าช้าในทางรองมาก การใช้วิธีนิยมทำให้ความล่าช้าในทางรองลดลง แต่จะเพิ่มความล่าช้าให้กับทางออก

- ทางแยกที่ติดตั้งสัญญาณไฟจราจร พบว่ามีความล่าช้ามากกว่าการใช้วิธีนิยมและมีวิธีนิยมจำนวนมากที่รองรับความจุได้ใกล้เคียงกับทางแยกที่ติดตั้งสัญญาณไฟจราจร แต่มีความล่าช้าน้อยกว่า และปลดภัยมากกว่า โดยเฉพาะอย่างยิ่งในช่วงเวลาที่ไม่ใช่ช่วงโถงเร่งค่วน

- วงเวียนจะช่วยให้ทางแยกที่มีปริมาณรถเลี้ยวจำนวนมาก สามารถเคลื่อนตัวได้ดี

- ทางแยกที่มีมากกว่า 4 ขา การใช้ป้ายหยุด หรือป้ายให้ทาง เพื่อกำหนดลำดับการเคลื่อนที่บริเวณทางแยกที่มีมากกว่า 4 ขา ไม่ค่อยจะสำเร็จ เพราะผู้ขับขี่เกิดความสับสนได้ง่าย และถ้าติดตั้งสัญญาณไฟจราจร ก็จะต้องกำหนดรอบสัญญาณไฟมากขึ้นและต้องใช้ระยะเวลาในการรออยมากขึ้น

- สำหรับทางแยกระหว่างถนนรวมและกระชากราชจราจร ตัดกับถนนเข้าออกพื้นที่ ที่มีปริมาณจราจรไม่นัก แต่มีอัตราการเกิดอุบัติเหตุบ่อย ควรปรับปรุงโดยใช้วิธีนิยม

- ทางแยกระหว่างถนนสายหลักที่อยู่ห่างจากย่านชุมชนและถนนระหว่างเมืองซึ่งยานพาหนะจะใช้ความเร็วสูง และมีปริมาณรถเลี้ยวจำนวนมาก การใช้วิธีนิยมเพื่อควบคุมทางแยก

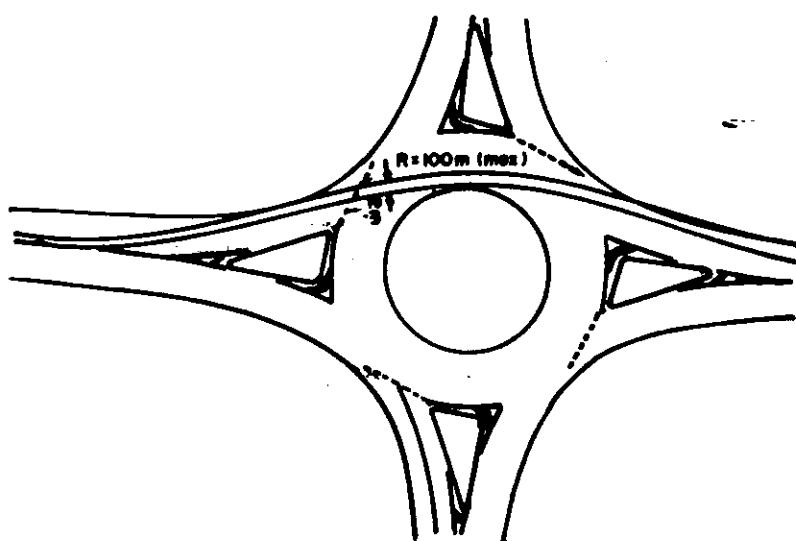
- ทางแยกตัว Y หรือ ตัว T ที่มีรถเลี้ยวจำนวนมาก

#### 2.4.2 การออกแบบวงเวียน

การออกแบบวงเวียนเพื่อให้เกิดประสิทธิภาพสูงสุด คือ ต้องออกแบบให้เกิดความสมดุลระหว่าง ความปลอดภัย และความสามารถรองรับสภาพการจราจรในวงเวียน การออกแบบจะต้องคำนึงถึงสภาพพื้นที่ ปริมาณจราจร ปริมาณรถบรรทุก คนเดินเท้า และรถจักรยาน เป็นต้น

##### หลักการออกแบบเบื้องต้น

- ควบคุมความเร็วที่เข้าสู่วงเวียนให้เหมาะสม โดยทำให้การเคลื่อนที่เป็นแนวๆ ไป เนื่องจากกลางแบ่งทิศทางการจราจร (Splitter Island) เกาะกลาง (Central Island) สีตีเส้น
- ต้องคำนวณระยะหยุดปลอดภัย และกำหนดเขตทางที่เหมาะสม เพื่อให้ผู้ขับขี่สามารถมองเห็นสภาพการจราจรในวงเวียน ได้อย่างชัดเจน
- ต้องให้ความรู้ ความเข้าใจแก่ผู้ขับขี่ เกี่ยวกับการกำหนดให้ ผู้ขับขี่ที่ต้องการเคลื่อนที่เข้าสู่วงเวียน ต้องชดเชยความเร็ว หรือหยุด เพื่อให้รถในวงเวียนเคลื่อนที่ไปก่อน
- ต้องคิดตั้งป้ายจราจร สีตีเส้น และไฟฟ้าแสงสว่าง ให้ครบถ้วน



ภาพประกอบ 2.5 แนวทางการเคลื่อนที่เป็นเส้น ให้กับอ้อมเกาะกลางวงเวียน

ที่มา : AUSTROADS. 1993. Guide to Traffic Engineering Practice, Part 6 – Roundabouts.

Figure 4.7. : p.26.

- สำหรับบริเวณที่มีคนเดินเท้า และผู้ขับขี่รถจักรยาน ต้องให้ความสำคัญในเรื่อง ของความปลอดภัยกับกลุ่มคนดังกล่าวในลำดับต้นๆ

- รัศมีของแนวทางการเคลื่อนที่ไม่ควรเกิน 100 เมตร
- ขนาดของช่องจราจรในวงเวียนไม่ควรเกิน 6 เมตร

**ตาราง 2.5 แนวทางเบื้องต้นสำหรับการออกแบบแนวทางเรขาคณิต**

|  | วงเวียนขนาดเล็ก | วงเวียนขนาดกลาง | วงเวียนขนาดใหญ่ |
|--|-----------------|-----------------|-----------------|
| ความเร็วสูงสุดเข้าสู่วงเวียน<br>(กม./ชม.)    | 25              | 30              | 40              |
| จำนวนช่องจราจร (ช่อง)                        | 1               | 1 - 2           | 2               |
| เส้นผ่าศูนย์กลางรอบนอก (เมตร)                | <20             | 20 - 40         | 40 - 60         |
| ปริมาณจราจรสูงสุดเข้าสู่วงเวียน<br>(กัน/ชม.) | 1,200           | 2,400           | >2,400          |
| ปริมาณจราจรสูงสุดในวงเวียน<br>(กัน/ชม.)      | 1,800           | 3,400           | >3,400          |

ที่มา : 1. AUSTROADS. 1993. Guide to Traffic Engineering Practice, Part 6 – Roundabouts.  
 2. Robinson, B. W.. 2000. Roundabouts: An Informational Guide. FHWA-RD-00-067.  
 Exhibit 1 – 7. : p.1

## 2.5 สภาพการจราจรของวงเวียน

ความสามารถในการทำงานของวงเวียนพิจารณาได้จาก ความสามรถในการรองรับปริมาณ  
จราจรหรือความจุ (Capacity) ความล่าช้า (Delay) และความยาวคิว (Queue Length) เป็นต้น

### 2.5.1 ความจุ (Capacity)

ความจุ คือ ปริมาณจราจรสูงสุดที่ทางแยกสามารถรองรับได้ โดยทั่วไปค่าความจุจะ  
ขัดแย้งกับความปลอดภัย การวิเคราะห์ค่าความจุต้องคำนึงตัวแปรอื่นๆ อิกหลายตัวและมีขั้นตอนที่  
ค่อนข้างยุ่งยาก จึงมีผู้ทำการวิจัยและนำเสนอแบบจำลองทางคณิตศาสตร์เพื่อช่วยในการวิเคราะห์

Kimber (1980) ได้นำเสนอแบบจำลองทางคณิตศาสตร์สำหรับหาค่าความจุ โดยคำนึงถึง  
ความจุที่สัมพันธ์กับลักษณะทางเรขาคณิตของวงเวียนเป็นสำคัญและถูกนำไปใช้ในโปรแกรม  
คอมพิวเตอร์ RODEL

Troutbeck (1993) และ Ackelik (1998) ได้นำเสนอแบบจำลองทางคณิตศาสตร์สำหรับหากาค่าความจุ โดยคำนึงถึงหลักการเบื้องต้นเกี่ยวกับ Gap Acceptance ซึ่งสัมพันธ์กับลักษณะทางเรขาคณิตและปริมาณจราจรเป็นสำคัญ

#### 2.5.2 ความล่าช้า (Delay)

ความล่าช้าเฉลี่ยรวมทั้งหมดในวงเวียนประกอบด้วย

- ความล่าช้าเนื่องจากคิว (Queue Delay) คือ ความล่าช้าที่เกิดจากผู้ขับขี่ต้องหยุดรอช่องว่างเพื่อเข้าสู่กระasseการจราจรในวงเวียน

- ความล่าช้าเนื่องจากลักษณะทางเรขาคณิต (Geometric Delay) ประกอบด้วย ความล่าช้าที่เกิดจากการลดความเร็วเพื่อที่จะเข้าสู่วงเวียนและเร่งความเร็วเพื่อเข้าสู่สภาพความเร็วปกติ และความล่าช้าที่เกิดจากการลดความเร็วจนหยุดเพื่อเข้าคิว (ไม่รวมระยะเวลาที่รอในคิว) และเร่งความเร็วเมื่อมีช่องว่างเพียงพอรวมถึงปรับระดับความเร็วให้ปกติ

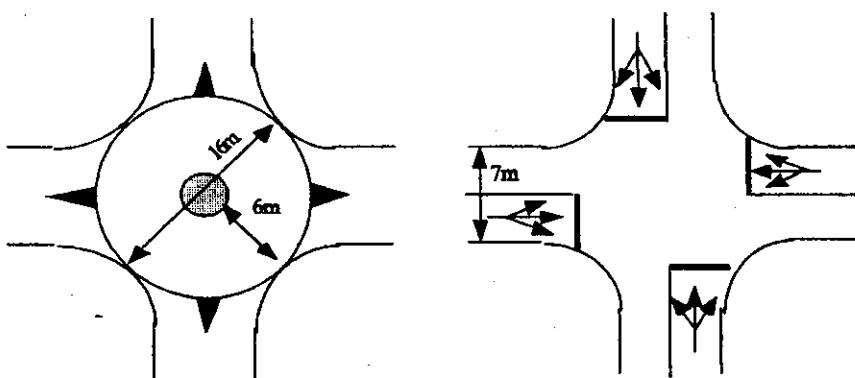
#### 2.5.3 ความยาวคิว (Queue Length)

ความยาวคิว คือ ระยะทางที่ยานพาหนะต้องเข้าแควรอเพื่อเข้าสู่วงเวียน หน่วยของความยาวคิวอาจเป็นคันหรือเมตรก็ได้

### 2.6 การเปรียบเทียบความจุของวงเวียนเทียบกับทางแยกที่ติดตั้งสัญญาณไฟจราจร

Tan (2001) ได้รายงานผลการวิจัยเกี่ยวกับการเปรียบเทียบความจุของวงเวียนกับทางแยกที่ติดตั้งสัญญาณไฟจราจร โดยแบ่งตามขนาดของทางแยก คือ

2.6.1 ทางแยกขนาดเล็กมาก (Mini – junctions) เป็นทางแยกที่มีช่องจราจรหนึ่งช่องจราจรในแต่ละด้าน สำหรับวงเวียนจะมีเส้นผ่าศูนย์กลางรอบนอกประมาณ 16 เมตร และมีช่องจราจรในวงเวียนกว้างประมาณ 6 เมตร ตั้งภาพประกอบ 2.6

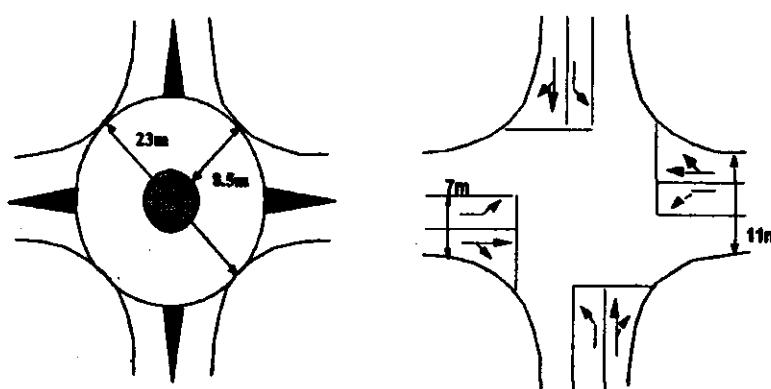


ภาพประกอบ 2.6 การออกแบบทางแยกขนาดเล็กมาก

ที่มา : Tan, Jian-an. 2001. "Comparison of capacity between roundabout design and signalised junction design" Conference paper STRC2001 session Engineering. Figure 3. : p.7.

จากผลการวิเคราะห์พบว่า ปริมาณความจุในวงเวียนจะมากกว่าทางแยกที่ติดตั้งสัญญาณไฟจราจรทุกรุ่น

2.6.2 ทางแยกขนาดเล็ก (Small Junctions) เป็นทางแยกที่มีช่องจราจรสองช่องจราจรในแต่ละด้าน สำหรับวงเวียนจะมีเส้นผ่านศูนย์กลางรอบนอกประมาณ 23 เมตร และมีช่องจราจรในวงเวียน กว้างประมาณ 8.5 เมตร ดังภาพประกอบ 2.7

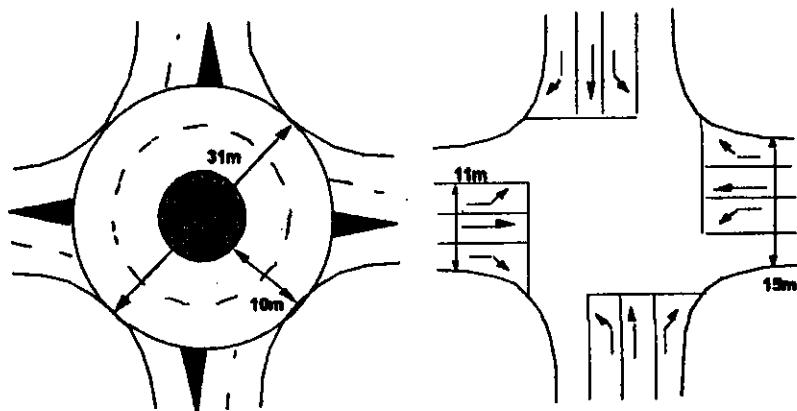


ภาพประกอบ 2.7 การออกแบบทางแยกขนาดเล็ก

ที่มา : Tan, Jian-an. 2001. "Comparison of capacity between roundabout design and signalised junction design" Conference paper STRC2001 session Engineering. Figure 5. : p. 9.

จากผลการวิเคราะห์พบว่า ปริมาณความจุในวงเวียนจะมากกว่าทางแยกที่ติดตั้งสัญญาณไฟจราจรเกือบทุกรูปนี้

2.6.3 ทางแยกขนาดกลาง (Moderate Junctions) เป็นทางแยกที่มีช่องจราจรสามช่องจราจรในแต่ละคัน สำหรับวงเวียนจะมีเส้นผ่าศูนย์กลางรองนอกประมาณ 31 เมตร และมีช่องจราจรในวงเวียนกว้างประมาณ 10 เมตร ดังภาพประกอบ 2.8

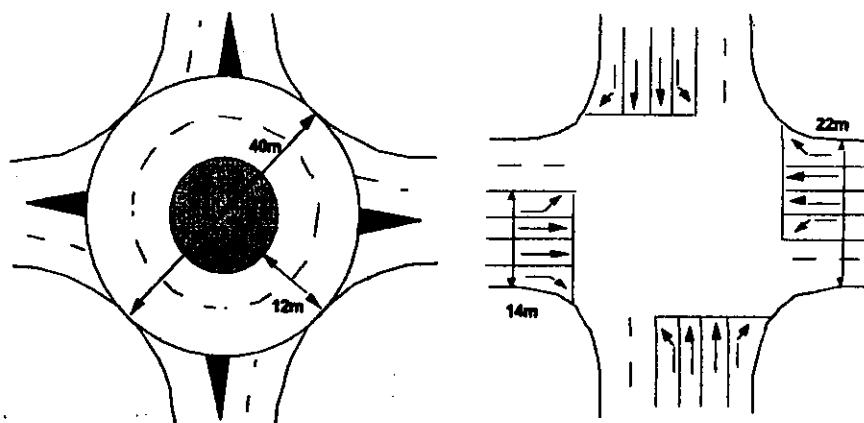


ภาพประกอบ 2.8 การออกแบบทางแยกขนาดกลาง

ที่มา : Tan, Jian-an. 2001. "Comparison of capacity between roundabout design and signalised junction design". Conference paper STRC2001 session Engineering. Figure 8. : p. 11.

จากผลการวิเคราะห์พบว่า ปริมาณความจุในวงเวียนจะน้อยกว่าทางแยกที่ติดตั้งสัญญาณไฟจราจรยกเว้นถ้าปริมาณรถเล็กขวามีน้อย

2.6.4 ทางแยกขนาดใหญ่ (Big Junctions) เป็นทางแยกที่มีช่องจราจร 6 ช่องในแต่ละคัน (รวมช่องจราจรขาออก) สำหรับวงเวียนจะมีเส้นผ่าศูนย์กลางรองนอกประมาณ 40 เมตร และมีช่องจราจรในวงเวียนกว้างประมาณ 12 เมตร ดังภาพประกอบ 2.9



ภาพประกอบ 2.9 การออกแบบทางแยกขนาดใหญ่

ที่มา : Tan, Jian-an. 2001. "Comparison of capacity between roundabout design and signalised junction design". Conference paper STRC2001 session Engineering. Figure 11. : p. 13.

จากผลการวิเคราะห์พบว่า  
สัญญาณไฟจราจรเกือบทุกรถ

ปริมาณความจุในวงเวียนจะน้อยกว่างานแยกที่ติดตั้ง