



วิธีการและหลักเกณฑ์การออกแบบถนนบนแผ่นคอนกรีตบล็อก

การออกแบบถนนที่บดด้วยแผ่นคอนกรีตบล็อกนั้น แต่ละประเทศที่มีวิธีการแตกต่างกันออกไป แต่สามารถสรุปได้ว่า ประกอบด้วยหลักการ 3 ขั้นตอนที่สำคัญ ซึ่งพอจะกล่าวได้ดังต่อไปนี้

3.1 วิธีการออกแบบถนนบนแผ่นคอนกรีตบล็อก มี 4 วิธีได้แก่

3.1.1 การออกแบบโดยประสบการณ์ วิธีนี้ใช้ประสบการณ์ในการก่อสร้างถนนบนแผ่นคอนกรีตบล็อก หลายโครงการ แล้วสังเกตสภาพและคุณลักษณะของดินคันทาง ปริมาณการจราจร และความหนาของแผ่นคอนกรีตบล็อก สดท้ายสามารถสรุปได้เป็นข้อแนะนำในการออกแบบ ตัวอย่าง เช่น ข้อแนะนำในการออกแบบของทวีปยุโรป (ตารางที่ 2.1-2.4)

3.1.2 การออกแบบโดยการตัดแปลงวิธีออกแบบทางลาดยาง ตัวอย่างการออกแบบวิธีนี้ คือ การออกแบบโดยกรมทางหลวงของประเทศอินโดนีเซีย (หัวข้อ 2.1.2) จะสมมติให้ความแข็งแรงของชั้นวัสดุแต่ละชั้น มีค่าแตกต่างกันแต่จะเทียบได้เป็นความหนาเท่าใด เมื่อเทียบกับวัสดุมาตรฐาน รวมทั้งพิจารณาค่าความแข็งแรงของดินคันทาง สภาพภูมิอากาศ อายุการใช้งาน น้ำหนักบรรทุก แล้วนำไปหาค่าใน Design Chart ก็จะได้ความสามารถในการรองรับปริมาณการจราจร

3.1.3 การออกแบบโดยการใช้งานจริงของถนนบนแผ่นคอนกรีตบล็อก การทดสอบวิธีนี้จะเก็บข้อมูลจากถนนบนแผ่นคอนกรีตบล็อกหรือถนนทดสอบ ข้อมูลที่ใช้ในการวิเคราะห์ คือ ปริมาณการจราจร ชนิดและขนาดรวมทั้งน้ำหนักรถ ชนิดของเพลาล้อและล้อ การเสียรูปที่คันตัวได้ (Deflection) การเสียรูปการทรองลือ (Deformation) ความหนาและคุณสมบัติของวัสดุ เมื่อได้ข้อมูลดังกล่าวสามารถนำมาสรุปและคำนวณเพื่อออกแบบโครงสร้างถนนบนแผ่นคอนกรีตบล็อกได้ วิธีการนี้ใช้ในการศึกษาวิจัยจริง ซึ่งจะกล่าวถึงในบทต่อไป

3.1.4 การออกแบบโดยอาศัยข้อมูลจากการทดสอบในสนามและในห้องทดลอง วิธีการออกแบบนี้ได้พัฒนาขึ้นในประเทศออสเตรเลีย โดยการอาศัยทฤษฎี Layered Elastic ในการวิเคราะห์วิธีนี้จะทำการจำลองโครงสร้างเป็นชั้น ๆ และให้แต่ละชั้นมีคุณสมบัติเป็น Linear elastic และ Isotropic ด้วย โดยเลือกชนิดของวัสดุพร้อมทั้งคุณสมบัติต่าง ๆ ในการจำลองโครงสร้าง น้ำหนักของยาน ความหนาแผ่นคอนกรีตบล็อก เมื่อได้ข้อมูลเหล่านี้วิเคราะห์หาการกระจายความเค้นและความเครียดที่เกิดจากน้ำหนักบรรทุกออกแบบ แล้วปรับความหนาของชั้นวัสดุต่าง ๆ โดยไม่ให้ค่าความเค้นและความเครียดที่ทำให้ชั้นวัสดุชั้นใดเกิดความเสียหาย การคำนวณในขั้นนี้เป็นแบบ Iterative และมีความซับซ้อนทางคณิตศาสตร์มาก ดังนั้นควรใช้คอมพิวเตอร์เข้าช่วย ในประเทศออสเตรเลียได้มีการพัฒนาโปรแกรมคอมพิวเตอร์ที่ใช้ในการออกแบบนี้

แล้ว คอมพิวเตอร์ที่ใช้เป็นแบบไมโครคอมพิวเตอร์ 16 บิต ผลของการออกแบบนี้แสดงในรูปที่ 2.2

3.2 ข้อมูลประกอบการออกแบบ (Design factor) ถนนปูแผ่นคอนกรีตบล็อก

สำหรับถนนชนิดลาดผิว (Paved Road หรือ Surfaced Road) แบ่งเป็นผิวทาง 2 ประเภท คือ ชนิดยืดหยุ่นได้ (Flexible pavement) เช่น ผิวทางลาดยาง และชนิดผิวแข็ง (Rigid pavement) เช่น ผิวทางคอนกรีตเสริมเหล็กนั้น ส่วนประกอบที่สำคัญได้แก่ ผิวทาง (Wearing Surface) พนทาง (Base Course) และ Subgrade

ชั้นผิวทางจะต้องมีคุณสมบัติในการต้านทานต่อการสึกกร่อนจากล้อรถ และต้องมีเสถียรภาพเพียงพอ ไม่เลื่อนไหลเมื่อมีแรงกระทำจากยานต่าง ๆ ส่วนชั้นพนทางนั้น ทำหน้าที่เป็นตัวกระจายน้ำหนักจากล้อรถแล้วถ่ายลง Subgrade ซึ่งความเค้นที่เกิดขึ้นจะต้องไม่ทำให้เกิด Excessive deformation ในชั้นฐานรองรับ (Foundation layer) ชั้นรองพนทางจะใช้กับถนนในบริเวณที่ Subgrade เป็นดินอ่อน Subgrade เป็นชั้นรองรับถนนซึ่งจะเป็นตัวรับน้ำหนักที่ถ่ายจากถนนทั้งหมด

ข้อแตกต่างที่สำคัญในการแผ่กระจายน้ำหนัก (Distribution Load) ระหว่างทางคอนกรีตและทางลาดยางก็คือ ทางคอนกรีตมี Rigidity สูง มี Modulus of Elasticity สูง มีความแข็งแรงแรงในตัว ดังนั้น การกระจายน้ำหนักจากล้อรถลงสู่ดินทางจึงเป็นเนื้อที่กว้าง มีผลให้ความเค้นที่เกิดขึ้นในดินชั้นทางต่ำ ทางลาดยางการถ่ายน้ำหนักจากล้อรถลงสู่ดินชั้นทางจากผิวทางมีเนื้อที่เล็ก ๆ และกระจายออกมาในรูปกระจาย ลักษณะเช่นนี้ทำให้เกิดความเค้นของความเค้นสูง ความหนาของวัสดุโครงสร้างทางชั้นต่าง ๆ คือ รองพนทาง พนทาง และผิวทางรวมกันจะต้องมากพอที่จะทำให้ความเค้นที่เกิดขึ้นใน subgrade ลดต่ำลงจนไม่ทำให้เกิด excessive deformation หรือ excessive displacement ขึ้นใน subgrade กรณีของถนนปูแผ่นคอนกรีตบล็อกยึดหลักแนวความคิดดังกล่าวเช่นเดียวกัน โดยแผ่นคอนกรีตบล็อกทำหน้าที่เป็นผิวทาง

องค์ประกอบสำคัญที่ใช้ประกอบการพิจารณาออกแบบความหนาถนน ได้แก่ น้ำหนักรถ จำนวนครั้งของการกระทำซ้ำของรถ สภาพแวดล้อม คุณสมบัติของวัสดุที่ใช้ในการก่อสร้าง และวิธีการก่อสร้าง

3.2.1 น้ำหนักล้อรถ

น้ำหนักล้อรถของยานพาหนะ มีผลต่อความหนาของผิวทาง ระดับความรุนแรงของการทำลายจากยานพาหนะ ที่มีต่อถนนขึ้นอยู่กับขนาดของน้ำหนักบรรทุกที่ถ่ายลง เพลาและล้อแต่ละล้อ และจำนวนครั้งของการกระทำซ้ำ ระดับความรุนแรงของการทำลายจากน้ำหนักบรรทุกที่ถ่ายลงล้อที่มีขนาดแตกต่างกันจะมีผลแตกต่างกัน

ลักษณะการวางตัวของเพลาและล้อ แบ่งเป็น 2 พวกใหญ่ ๆ คือ

- ก. เพลา มีทั้งเพลาเดี่ยว (Single Axle) และเพลาคู่ (Tandem Axles)
- ข. ล้อ มีล้อเดี่ยว (Single Wheel) และล้อคู่ (Tandem Wheel)

น้ำหนักเพลาเดี่ยวมาตรฐาน (Single Axle) ที่ใช้ออกแบบถนนคือ 18,000 ปอนด์ (8,200 กก.) และเพลาคู่ (Tandem Axle) 32,000 ปอนด์ (14,500 กก.) น้ำหนักล้อที่มาใช้ถนนมีขนาดคละกัน คือ มีน้ำหนักเพลาไม่เท่ากัน จึงจำเป็นต้องหาแฟคเตอร์มาคูณเพื่อจะกำหนดปริมาณ หรือจำนวนของปริมาณการจราจรมาตรฐาน เรียกว่า Load Equivalency factor ซึ่งใช้เป็นตัวคูณเปลี่ยนน้ำหนักเพลาที่มากกว่า 8,200 กก. และ 14,500 กก. ให้เป็นน้ำหนักเพลาเดี่ยวมาตรฐาน

3.2.2 สภาพแวดล้อม

ที่มีผลต่อการออกแบบความทนทาน เช่น ความชื้น อดหนัก เป็นต้น

3.2.2.1 ความชื้น วัดเป็น moisture content หรือ degree of saturation ผลของความชื้นต่อถนนคือ ทำให้คุณสมบัติของวัสดุโครงสร้างทางเปลี่ยนแปลงไป เช่น เมื่อความชื้นเพิ่มขึ้น ความสามารถในการต้านทานการเกิด deformation จะลดลง ในดินบางชนิด ถ้าความชื้นเปลี่ยนแปลงอาจทำให้ปริมาตรของมวลดินเปลี่ยนแปลงไปด้วย

3.2.2.2 อดหนัก เป็นปัจจัยที่มีอิทธิพลมากที่สุดต่อผิวถนน ถ้าเป็นถนน คสล. จะมีการขยายตัว หดตัว เมื่ออดหนักเปลี่ยนแปลง และอาจเกิดการบดงอขึ้นได้ ดังนั้น จึงต้องมีการเสริมเหล็กอย่างเพียงพอ และทำแนวรอยต่อสำหรับถนนลาดยางก็ผลมาก ถ้าอดหนักเปลี่ยนจาก 15 องศาเซลเซียส เป็น 40 องศาเซลเซียส จะทำให้ค่า Stiffness ของผิวลาดยางลดลงจากเดิมถึง 10 เท่า เดิมมีค่า 28,570 กก./ตร.ซม. จะเปลี่ยนไปเหลือเพียง 2,857 กก./ตร.ซม. ในทางตรงข้าม อดหนักจะไม่มผลต่อถนนที่ปด้วยคอนกรีตบล็อกเลย จากประสบการณ์พบว่าถึงแม้พื้นที่แผ่นคอนกรีตบล็อกจะมีขนาดใหญ่แต่ไม่มีความจำเป็นที่ต้องทำแนวรอยต่อ เนื่องจากรอยต่อเพื่อการขยายตัวหรือหดตัวซึ่งสามารถอธิบายได้ว่า การที่ไม่ต้องการทำแนวรอยต่อ เนื่องจากรอยต่อระหว่างแผ่นคอนกรีตบล็อกมีช่องว่างอยู่ประมาณ 1.5 ถึง 2.5 % ของพื้นที่แผ่นคอนกรีตบล็อกอยู่แล้ว เพอรองรับการขยายตัวหรือหดตัว

3.2.3 การก่อสร้าง วิธีการก่อสร้าง เช่น การควบคุมการบดอัดให้ดีก็จะช่วยเพิ่มความแข็งแรงให้แก่ถนน ระบบการระบายน้ำของถนนจะช่วยในการควบคุมความชื้น

3.3 การประเมินสมรรถนะการใช้งาน

หลักเกณฑ์ทั่วไปที่ใช้ในการประเมินสมรรถนะการใช้งานมีดังนี้ คือ

3.3.1 การแอ่นตัว (Deflection) ของผิวจราจรที่คนตัวได้

3.3.2 การเสียรูป (Deformation) ของผิวจราจรแบบถาวรหรือการเกิดร่องล้อ (Rutting)

การแอ่นตัวโดยปกติสำหรับทั้งถนนแบบ คสล. และแบบลาดยางยอมให้เกิดการแอ่นตัวได้ไม่เกิน 0.5 มิลลิเมตร ทั้งนี้เพื่อป้องกันการแตกของผิวถนนเนื่องจาก Fatigue ผลการวิจัยชี้แนะว่าสำหรับผิวถนนที่ทำด้วยคอนกรีตบดล้อยอมให้เกิดการแอ่นตัวได้ 2 ถึง 3 มิลลิเมตรโดยไม่เกิดการเสียหาย

การเสียรูปแบบถาวรของทางที่บดคอนกรีตบดล้อย่อมเกิดขึ้นคล้ายกับทางลาดยางส่วนใหญ่ การเสียรูปจะเกิดขึ้นในช่วงแรกของการใช้งาน โดยจะเกิดขึ้นก่อนการเกาะยึดกันระหว่างแผ่นคอนกรีตบดล้อยอด การควบคุมขนาดของการเสียรูปหรือร่องล้อให้มีขนาดจำกัดมีผลโดยตรงต่อคุณภาพและมาตรฐานการขับขี่ และที่สำคัญไม่ควรให้ร่องล้อเป็นต้นน้ำซึ่ง ซึ่งสามารถแก้ไขได้โดยการทำให้ผิวจราจรลาดลงไปด้านไหล่ทาง

โดยทั่วไปทางลาดยางยอมให้เกิดร่องล้อได้ 10 มิลลิเมตรสำหรับทางด่วนและอาจยอมให้ค่ามากถึง 40 ถึง 50 มิลลิเมตรสำหรับทางชนบท แต่ทางที่บดด้วยแผ่นคอนกรีตบดล้อยอมให้เกิดร่องล้อได้ไม่เกิน 5 ถึง 10 มิลลิเมตร ก่อนเกิดการยึดเกาะกันระหว่างแผ่นคอนกรีตบดล้อยอดอย่างไรก็ตามในประเทศไทย เนเธอร์แลนด์ยอมให้ทางปูแผ่นคอนกรีตบดล้อยอดเกิดร่องล้อได้ลึก 25 มิลลิเมตรแต่ไม่เกิน 35 มิลลิเมตร

3.4 การออกแบบโดยใช้คอมพิวเตอร์

3.4.1 ทฤษฎีที่ใช้วิเคราะห์ถนนที่ปูแผ่นคอนกรีตบดล้อยอดหลายวิธี ที่พอจะกล่าวถึงมีดังต่อไปนี้

- ก. วิธี Modified Slab
- ข. วิธี Finite Element
- ค. วิธี Layered Elastic

วิธี ก และ ข ไม่เป็นที่นิยมแพร่หลาย ส่วนวิธีที่ 3 วิธี Layered Elastic เป็นวิธีวิเคราะห์ที่ใช้กันกว้างขวางมากที่สุด วิธีนี้จะทำการจำลองโครงสร้างเป็นชั้นๆ และให้แต่ละชั้นมีคุณสมบัติเป็น Linear elastic ดังนั้นค่าความเค้นและความเครียดของโครงสร้างถนนจึงสามารถคำนวณได้จากขนาดและตำแหน่งของน้ำหนักบรรทุก ความหนาและคุณสมบัติของชั้นที่จะพิจารณา วิธีการคำนวณเป็นแบบ Iterative หลายร้อยรอบ ปกติต้องใช้คอมพิวเตอร์แบบเมนเฟรมซึ่งมีโปรแกรมสำเร็จรูป เช่น CHEVRON, ELSYM, BISTRO

และ CIRCLY ด้วยวิธีการที่ซับซ้อนและยุ่งยาก วิศวกรจึงได้พัฒนาวิธีวิเคราะห์โดยประมาณจากวิธี Layered Elastic ซึ่งได้แก่วิธี Regression และวิธี Equivalent thickness

วิธี Equivalent thickness เหมาะสมกับการนำมาใช้กับไมโครคอมพิวเตอร์มาก เนื่องจากมีสัญลักษณ์ในการคำนวณไม่ถึง 10 เบอร์เช่นเดียวกับโปรแกรม CHEVRON ที่ใช้กับเครื่องคอมพิวเตอร์แบบเมนเฟรม แต่ให้คำตอบที่ใกล้เคียงกับวิธีวิเคราะห์อย่างละเอียดแบบโปรแกรม CHEVRON ในการวิเคราะห์โดยวิธี Equivalent thickness ถือว่าวิธีดังกล่าวนี้เป็นแบบ Isotropic

3.4.2 คุณสมบัติโครงสร้างทางที่ใช้ในโปรแกรมคอมพิวเตอร์

3.4.2.1 แผ่นคอนกรีตบล็อก

ถือว่าแผ่นคอนกรีตบล็อกมีคุณสมบัติเป็น Isotropic และ Linearly elastic

แผ่นคอนกรีตบล็อกคริปส์เหลี่ยมพื้นผิวมีค่า Elastic modulus (E) อยู่ในช่วง 5,102-71,248 กก./ตร.ซม. แต่แนะนำให้ใช้ค่า 25,510 กก./ตร.ซม.

แผ่นคอนกรีตบล็อกคริปส์รางมีพื้นหรือส่วนยื่นมีค่า Elastic modulus (E) ในช่วง 9,184-76,530 กก./ตร.ซม. แต่แนะนำให้ใช้ค่า 32,650 กก./ตร.ซม.

ค่า Poisson's ratio (ν) ของแผ่นคอนกรีตบล็อกคริปส์รางมีค่าอยู่ในช่วง 0.15-0.30 แต่แนะนำให้ใช้ค่า 0.30

3.4.2.2 ชั้นพoth และชั้นรองพoth

โดยปกติการวิเคราะห์ความเค้นโดยไมโครคอมพิวเตอร์มักจะใช้กฎการเสียดแบบ Linearly elastic เป็นคุณสมบัติพื้นฐานของวัสดุที่ใช้ทำโครงสร้างทาง ซึ่งใช้ได้เฉพาะในกรณีวัสดุชั้นพoth และชั้นรองพoth เป็นแบบ stiff materials ได้แก่ คอนกรีตหรือชั้นดินที่ทำการ stabilised แล้ว แต่ไม่เหมาะกับการนำไปใช้กับวัสดุที่เป็น Unbound materials เช่น หินย่อยหรือกรวด จะพบว่า stiffness ของ Unbound materials มีค่าแปรผันโดยตรงกับความแข็งแรงของชั้น subgrade หรือกล่าวอีกนัยหนึ่งว่า stiffness ของ Unbound materials ขึ้นอยู่กับความเค้นที่วัสดุนั้นสามารถรับได้ โดยปกติความเค้นจะเปลี่ยนแปลงในแต่ละจุดของชั้นวัสดุนั้น นั่นแสดงว่าการตอบสนองต่อความเค้นของวัสดุมีคุณสมบัติเป็น Non-linear

การวิเคราะห์การตอบสนองต่อความเค้นแบบ Non-linear นี้เป็นแบบ Iterative ไม่เหมาะกับการคำนวณด้วยมือ ดังนั้นจึงต้องใช้คอมพิวเตอร์ช่วยในการคำนวณโดยการแบ่งชั้นวัสดุแบบ Unbound

materials เป็นชั้นย่อยๆ ดังนี้

ชั้นพททางที่เป็นหินย่อย แนะนำให้ใช้ค่า Elastic modulus (E) 3,570 กก./ตร.ซม. และค่า Poission's ratio (ν) 0.35

ชั้นพททางที่ปรับปรุงคุณภาพ (Stabilised) แนะนำให้ใช้ค่า Elastic modulus (E) 23,470 กก./ตร.ซม. และค่า Poission's ratio (ν) 0.35

ชั้นรองพททางที่เป็นกรวด แนะนำให้ใช้ค่า Elastic modulus (E) 23,470 กก./ตร.ซม. และค่า Poission's ratio (ν) 0.35

ชั้นรองพททางที่ปรับปรุงคุณภาพ (Stabilised) แนะนำให้ใช้ค่า Elastic modulus (E) 15,310 กก./ตร.ซม. และค่า Poission's ratio (ν) 0.35

3.4.2.3 ชั้นดินคั่นทาง

โดยปกติคุณสมบัติของดินคั่นทางจะอยู่ในรูปของ CBR และจากการศึกษาพบว่าสามารถคำนวณหาค่า Elastic modulus ของดินคั่นทางในรูปความสัมพันธ์กับค่า CBR ได้ดังนี้

$$E = 10 * CBR$$

$$\text{หรือ } E = 17.6 CBR^{0.64}$$

เมื่อ E มีหน่วยเป็น MPa และค่า CBR อยู่ในรูปร้อยละ

3.4.3 ขั้นตอนการออกแบบ

3.4.3.1 วิเคราะห์หาการกระจายของความเค้นและความเครียดที่เกิดจากน้ำหนักบรรทุกที่จะออกแบบ

3.4.3.2 ปรับความหนาของชั้นวัสดุต่างๆ โดยไม่ให้ค่าความเค้นและความเครียดถึงระดับที่จะทำให้เกิดความเสียหาย การคำนวณในขั้นนี้เป็นแบบ Iterative และมีความซับซ้อนทางคณิตศาสตร์มาก ดังนั้นควรใช้คอมพิวเตอร์เข้าช่วย

3.4.4 รายละเอียดการออกแบบ

จากการสังเกตการออกแบบโดยคอมพิวเตอร์จากแผนภูมิ (Flow chart) รูปที่ 3.1 จะ

ประกอบด้วยขั้นตอน 2 ขั้นตอนใหญ่ๆ ได้แก่

ขั้นตอนที่ 1 การป้อนข้อมูล ประกอบด้วย การเลือกชนิดของวัสดุต่างๆ พร้อมกับคุณสมบัติของวัสดุนั้นๆ

ขั้นตอนที่ 2 การออกแบบโครงสร้างทาง ประกอบด้วย การคำนวณหาความหนาของชั้นต่างๆ ที่แข็งแรง และ ประหยัด

ข้อมูลที่ป้อนเข้าเครื่องคอมพิวเตอร์ ได้แก่

- คุณสมบัติของแผ่นคอนกรีตบล็อก, วัสดุชั้นพื้นทาง และ ชั้นรองพื้นทาง
- ความแข็งแรงของชั้นดินคันทาง
- น้ำหนักบรรทุกที่จะออกแบบ

สำหรับแผ่นคอนกรีตบล็อกความหนา 8 เซนติเมตรก็เพียงพอที่จะรับน้ำหนักบรรทุกทุกขนาด

ผู้ออกแบบต้องเลือกวัสดุที่จะนำมาทำชั้นพื้นทางและชั้นรองพื้นทางให้ประหยัดที่สุด ผลจากการทดลองชี้ให้เห็นว่าการใช้วัสดุในชั้นพื้นทางเป็นแบบ Stabilised จะทำให้สมรรถนะการใช้งานของถนนแผ่นคอนกรีตบล็อกเหนือกว่าการใช้หินย่อยหรือกรวด นอกจากนี้ยังพบว่าการเปลี่ยนแปลงของปริมาณการจราจรและการเปลี่ยนแปลงกำลังของชั้นดินคันทางมีผลต่อการใช้วัสดุชั้นพื้นทาง

ลำดับการออกแบบโดยคอมพิวเตอร์คาร์ดแผนภูมิ (Flow chart) รูปที่ 3.1 ประกอบตามไปด้วย จะทำให้เข้าใจง่ายขึ้น มีลำดับการทำงานดังนี้

ก. เมื่อป้อนข้อมูลน้ำหนักบรรทุกของยานพาหนะที่ออกแบบแล้ว คอมพิวเตอร์จะคำนวณหาการกระจายปริมาณและน้ำหนักยานพาหนะอย่างอัตโนมัติ

ข. การเลือกชนิดวัสดุที่ใช้ในชั้นพื้นทางและชั้นรองพื้นทางว่าจะใช้ Unbound materials (หินย่อย, กรวด) หรือ Bound materials (คอนกรีตหยาบ, soil cement) ผู้ออกแบบต้องทราบถึงคุณสมบัติและราคาของวัสดุอย่างถ่องแท้ อาจต้องทำการออกแบบหลายครั้งเพื่อเปรียบเทียบว่า ถนนจะประกอบด้วยวัสดุชนิดใดจึงจะเหมาะสมและประหยัดที่สุด อย่างไรก็ตามมีข้อแนะนำว่า เมื่อมีกรณีที่ต้องใช้ชั้นรองพื้นทาง ก่อเมือ

- ชั้นดินคันทางไม่แข็งแรง (ค่า CBR ต่ำกว่า 5%)
- น้ำหนักเพลาสูง

-วัสดุที่ใช้ทำถนนทางมีราคาสูง

ค. ความแข็งแรงของดินคันทางอยู่ในรูป CBR ซึ่งควรทำการหาค่าเฉลี่ย CBR ในบริเวณที่จะก่อสร้างเป็นช่วงๆ แต่ค่าเฉลี่ย CBR ที่ทำได้ควรนำมาปรับเพื่อให้ปลอดภัยมากขึ้นโดยใช้ค่าเฉลี่ยที่ Percentile ที่ 90 (ค่า CBR เฉลี่ย -1.3 ค่าเบี่ยงเบนมาตรฐาน) นั้นหมายความว่า จะมีโอกาส 10 เปอร์เซ็นต์ที่จะพบค่า CBR จริงต่ำกว่าค่าออกแบบ

ง. ระบุความหนาของแผ่นคอนกรีตบล็อก ปกติใช้ความหนา 8 เซนติเมตร

จ. โปรแกรมจะคำนวณหาการกระจายของความเค้นและความเครียดที่เกิดจากน้ำหนักเพลวออกแบบในกรณีพ้ออกแบบเลือกใช้ Unbound materials เป็นชั้นพ้นทางและชั้นรองพ้นทาง โปรแกรมจะแบ่งชั้นเหล่านี้ออกเป็น 3 ชั้นย่อยๆ อย่างอัตโนมัติ เพื่อให้พ้ออกแบบป้อนข้อมูลค่าคุณสมบัติต่างๆ ของวัสดุ เช่น Elastic modulus ให้เหมาะสมกับชั้นทางที่รองรับ หมายความว่า วัสดุในชั้นนี้จะถูกกำหนดให้มีความเค้นเป็น Non-linear

ฉ. โปรแกรมจะเปิดโอกาสให้เลือกความหนาของชั้นพ้นทางและชั้นรองพ้นทาง ได้หลายค่า (แต่ละชั้นความหนามากกว่า 10 เซนติเมตร)

ช. เมื่อคำนวณหาการกระจายความเค้นและความเครียดแล้ว โปรแกรมจะคำนวณจำนวนครั้งที่น้ำหนักล้อกระทำซึ่งแผ่นคอนกรีตบล็อกสามารถรับได้ก่อนเกิด failure

ซ. การคำนวณในชั้น ฉ. และ ช. จะถูกกระทำนับพันครั้ง เพื่อให้แผ่นคอนกรีตบล็อกมีความสามารถรับการกระทำจากน้ำหนักยวดยานโดยไม่ก่อให้เกิด failure

ผลการออกแบบที่ได้จากการใช้โปรแกรมจะให้ค่าที่ conservative และมีความปลอดภัยในการใช้งาน

3.4.5 ข้อดีของการออกแบบโดยใช้คอมพิวเตอร์

การออกแบบโดยใช้คอมพิวเตอร์มีข้อดีเหนือกว่าการออกแบบธรรมดา คือ

ก. สามารถออกแบบโครงสร้างที่มีความซับซ้อนได้ทุกกรณีของน้ำหนักบรรทุกและทุกกรณีของชนิดวัสดุก่อสร้างได้อย่างรวดเร็ว

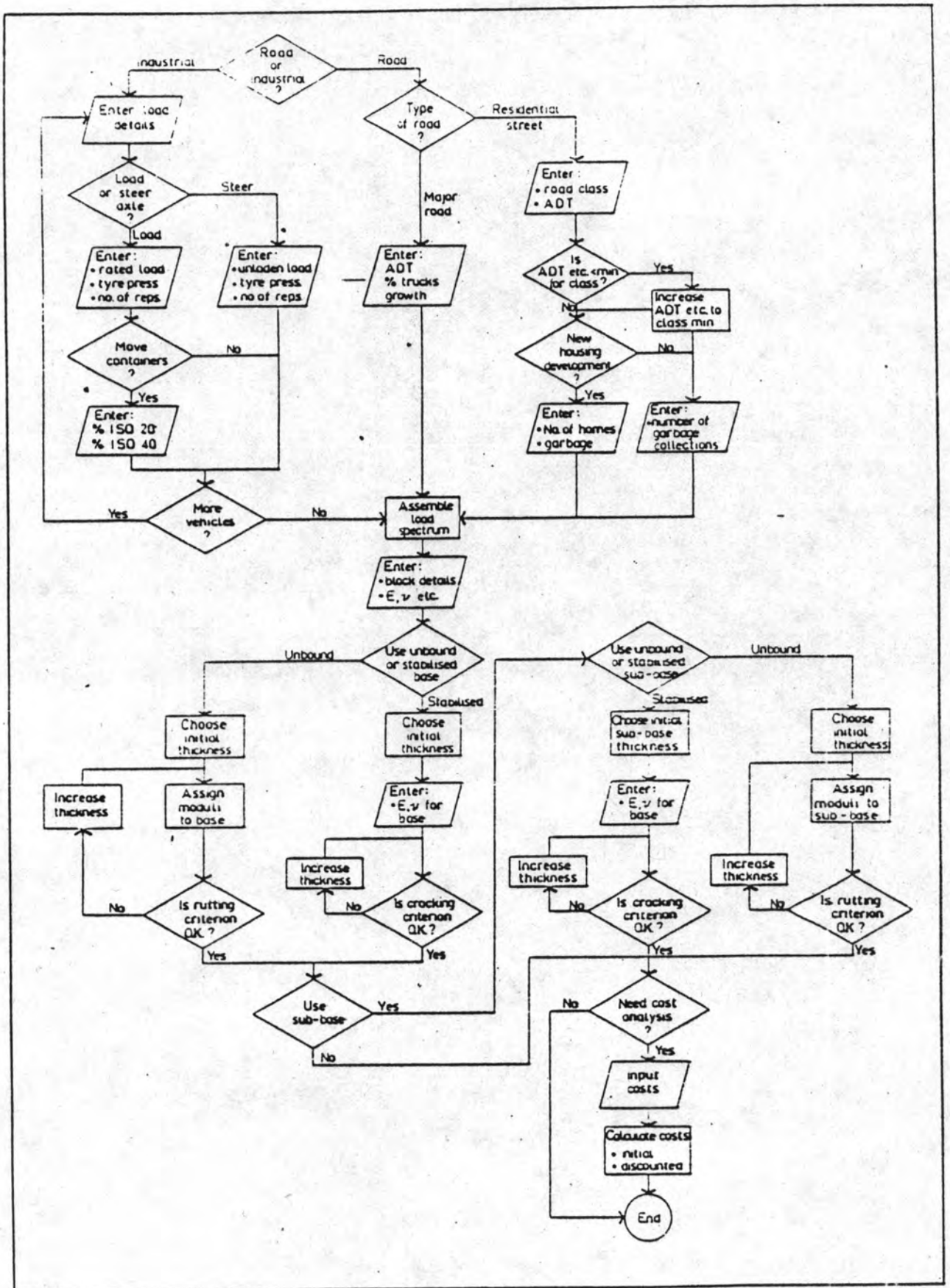
ข. เป็นการออกแบบที่กว้างขวาง เนื่องจากสามารถใช้วัสดุต่างๆ มาประกอบกันเป็นโครงสร้างทาง

แล้วนำมาหาค่าเปรียบเทียบกันในแต่ละชุดของโครงสร้าง แล้วหาชุดที่ประหยัดและเหมาะสมที่สุด

ค. วิธีการออกแบบโดยคอมพิวเตอร์เป็นระเบียบแบบแผนขั้นตอนที่รัดกุมแน่นอน ถึงแม้ผู้ใช้จะมี

ประสบการณ์หรือความรู้ทางวิศวกรรม โปรแกรมจะเตือนว่าผู้ใช้ว่า "ตัดสินใจออกแบบไม่ถูกต้อง" เมื่อผู้ใช้
ออกแบบไม่เหมาะสม

ง. ทำให้วิศวกรไม่ต้องเสียเวลานำมาคำนวณตัวเลขการออกแบบที่ซับซ้อนยุ่งยาก ดังนั้นวิศวกรจึงมี
เวลาในการคิดหาแนวทางการออกแบบที่จะให้ผลประโยชน์สูงสุดและมีเวลากลับมากรองหาหลักเกณฑ์หรือ
ข้อสมมติฐานในการออกแบบได้มากขึ้น



3.1 - Flow chart of computer program