



ทฤษฎี และผลงานในอดีต

ในการออกแบบชั้นพื้นทาง หรือชั้นผิวทาง วัสดุที่นำมาใช้ส่วนใหญ่แล้วจะเป็นส่วนผสมของวัสดุมวลรวม (Aggregate) กับยางมะตอย (Asphalt) เมื่อทำเอาส่วนผสมที่ได้นี้ไปทำการบดอัด ถ้าหากว่าอัตราส่วนผสมของทั้งวัสดุมวลรวมและยางมะตอยดีแล้ว จะทำให้ยางมะตอยแทรกเข้าไปในช่องว่างของวัสดุมวลรวมเป็นแบบ Partially filled คือมียางมะตอยบางส่วน และมีส่วนที่เป็นอากาศ (Air space) รวมอยู่ด้วย ซึ่ง Air space นี้เป็นส่วนสำคัญ เนื่องจากว่า เมื่อยางมะตอยได้รับความร้อนจะมีการขยายตัวแทรกไปตามช่องว่างที่มียู่ ถ้าเตรียม Air space ไว้มันพอ จะทำให้เกิดการเอิ่มตัว (Bleeding) ของยางมะตอยขึ้นมาบนผิวหน้า จะทำให้ลื่นในเวลาฝนตก และอีกกรณีหนึ่งก็คือ ปริมาณของยางมะตอยมากเกินไป จะทำให้วัสดุมวลรวมลอยอยู่ในยาง เมื่อรับน้ำหนักเนื่องจากการจราจรก็จะทำให้เกิดการบุบตัวลง เกิด Bleeding ขึ้นมาเช่นเดียวกัน

สำหรับส่วนผสมแอสฟัลท์ (Asphalt Mix) ที่ดีนั้นจะต้องมีค่าเสถียรภาพ (Stability) เพียงพอสามารถทนต่อแรงกดของน้ำหนักล้อที่มากกระทำโดยไม่เสียรูปทรง มีความสามารถทนทานต่อสภาพดินฟ้าอากาศต่าง ๆ และทนต่อการสั่นไถล (Skidding Resistance) ได้ดี ซึ่งจะต้องใช้วัสดุมวลรวมที่มีเหลี่ยมหรือแฉ่มมดี รวมทั้งอัตราส่วนผสมของวัสดุมวลรวมซึ่งมีการเรียงขนาดต่าง ๆ กัน กับยางมะตอยที่ใช้อย่างเหมาะสม

2.1 วัสดุมวลรวม (Aggregate)

วัสดุมวลรวมที่นำมาใช้ในในส่วนผสมแอสฟัลท์ จะมีอยู่ประมาณ 80 เปอร์เซ็นต์ ของปริมาตรส่วนผสมทั้งหมด ซึ่งแบ่งออกเป็น 3 ประเภทใหญ่ ๆ ดังนี้

ก. วัสดุมวลรวมหยาบ (Coarse Aggregate) หมายถึง ส่วนที่ค้ำตะแกรงเบอร์ 8 (2.38 มม.) เสถียรภาพของส่วนผสมแอสฟัลท์ ได้จากการขัดกัน (Inter lock) ของมวลรวมหยาบ และแรงเสียดทานระหว่างเม็ดวัสดุในการเคลื่อนตัว

ข. วัสดุมวลรวมละเอียด (Fine Aggregate) หมายถึง ส่วนที่ผ่านตะแกรงเบอร์ 8 และค้างบนตะแกรงเบอร์ 200 มวลรวมละเอียดเป็นส่วนที่เพิ่มความแข็งแรงให้กับส่วนผสมแอสฟัลท์ โดยการขัดกันของเม็ดวัสดุ ในขณะที่เดียวกันมวลรวมละเอียดจะทำหน้าที่ลดช่องว่าง (Void) ในมวลรวมหยาบด้วย

ค. ฝุ่น (Filler) หมายถึง ส่วนที่ผ่านตะแกรงเบอร์ 200 ฝุ่นจะทำหน้าที่อุดช่องว่างในส่วนผสม และเป็นตัวเพิ่มความแข็งแรงให้กับยางที่เคลือบวัสดุมวลรวมด้วย

ในมวลรวมคละที่ผสมกันอยู่จะต้องมีขนาด (size), การเรียงขนาด (Gradation) ที่ดี, มีความเหนียวและแข็งแรง (Tough and Strong), ลักษณะรูปร่างของหิน (Particle Shape) ดี, ความพรุนต่ำ (Low Porosity) มีผิวที่สะอาด และขรุขระ (Rough), ลักษณะเนื้อผิว (Surface Texture) และการเคลือบที่ดี

สำหรับขนาดและการจัดเรียงขนาด (Size and Gradation) จะถูกกำหนดโดยขนาดของตะแกรงที่วัสดุมวลรวมลอดผ่านหมด ในการกำหนดขนาดและการเรียงขนาดจะกำหนดให้แต่ละลักษณะงานที่จะทำ การเรียงขนาดแบบแน่น (Dense Grade) จะใช้กับงานผิวทาง (Surface Course) ส่วนงานพื้นทาง (Base Course) จะใช้วัสดุมวลรวมที่มีขนาดใหญ่ปนอยู่ในลักษณะของ Open Grade ซึ่งช่องว่างของการเรียงแบบนี้จะมีมาก จึงต้องใช้หินฝุ่น (Filler) เข้าไปช่วย เพื่อลดช่องว่างและปริมาณยางมะตอยที่ใช้

ความเหนียวและความแข็งแรง (Toughness and Strength) ในระหว่างการผลิต การขนถ่าย และการบดอัด ส่วนผสมแอสฟัลท์ที่มี วัสดุมวลรวมจะได้รับการบดอัดและการขัดถูอยู่ตลอดเวลา ทำให้มีการสึกกร่อนเพิ่มขึ้น เมื่อหลังจากนำไปทำชั้นผิวทางหรือพื้นทางแล้ว วัสดุมวลรวมก็จะมี การสึกกร่อนต่อไปอีก เนื่องจากน้ำหนักของ บรรทุกของการจราจร (traffic loads) ดังนั้นวัสดุมวลรวมที่นำมาใช้จะต้องมีความสามารถต้านทานการบดบด (Crushing) และการแตกสลาย (Disintegration) ได้ ยิ่งวัสดุมวลรวมที่ใช้ทำผิวทางก็จำเป็นต้องมีความแข็งแรงมากกว่าวัสดุมวลรวมที่อยู่ชั้นล่างซึ่งจะต้องรับน้ำหนักบรรทุกโดยตรง ในการตรวจสอบความเหนียวและความแข็งแรงที่นิยมใช้ในปัจจุบัณ ได้แก่ วิธีการทดสอบหาค่าความต้านทานต่อการสึกหรอของวัสดุมวลรวมหยาบ โดยใช้ Los Angeles Machine การทดสอบนี้จะเกิดทั้งการกระแทก (Impact) และการขัดสี (Abrasion) คุณสมบัติที่เหมาะสมที่จะใช้ทำชั้นผิวทาง

จะต้องมีค่าไม่เกิน 40 เปอร์เซ็นต์ และชั้นกั้นทางไม่เกิน 50 เปอร์เซ็นต์

ลักษณะรูปร่างของหิน (Particle Shape) จะมีส่วนในความสามารถในการเทได้ ของลวามผลลุ่มลาดยาง และความสามารถในการบดอัดให้ได้ความหนาแน่นตามที่กำหนด วัสดุผสมรวมที่ดีจะต้องมีแฉ่งมุมหรือเป็นเหลี่ยมดี จะมีการขัดกัน (Inter lock) เมื่อมีการบดอัด ซึ่งจะให้กำลังในส่วนผลลุ่มได้ดี ถ้านำเอาวัสดุผสมรวมที่มีก้อนกลมมาใส่จะต้องมีหน้าแตกไม่น้อยกว่า 40 เปอร์เซ็นต์ อย่างน้อยหนึ่งด้านของวัสดุผสมรวมที่ค้ำงตะแกรงเบอร์ 4

ความพรุน (Porosity) ของวัสดุผสมรวมจะสามารถบอกได้ด้วยปริมาณน้ำที่มวลรวมนี้สามารถดูดซึมน้ำได้ ถ้ามีความพรุนมากเมื่อใช้ในส่วนผลลุ่มก็จะดูดซึมยางมะตอยเข้าไปมาก ทำให้ส่วนผลลุ่มแห้ง มีความเชื่อมแน่น (Cohesion) ลดลง ดังนั้นจึงมีการเพิ่มปริมาณยางมะตอยเป็นพิเศษ เพื่อที่จะชดเชยปริมาณยางมะตอยที่วัสดุผสมรวมดูดเข้าไป สำหรับวัสดุผสมรวมที่มีความพรุนต่ำจะมีการดูดซึมเฉพาะน้ำชั้นที่ประกอบอยู่ในยางมะตอย ทำให้เหลือแต่เนื้อยางบนผิวของวัสดุผสมรวม จะเกิดปัญหาการหลุดร่อน (Stripping) ของวัสดุผสมรวมออกจากยางมะตอย

ลักษณะเนื้อผิว (Surface Texture) ผิวของวัสดุผสมรวมที่ขรุขระ จะทำให้การรับแรงของวัสดุผสมรวมดี และมีการยึดเกาะกันกับยางมะตอยดีกว่าผิวของวัสดุผสมรวมที่เรียบ ซึ่งยางมะตอยสามารถเคลือบได้เป็นชั้นบาง ๆ (Film) กับวัสดุผสมรวมที่มีผิวขรุขระได้ดีกว่า ทำให้มีเสถียรภาพและความคงทน (Durability) สูง

การยึดเกาะของวัสดุผสมรวมกับยางมะตอยจะขึ้นอยู่กับคุณสมบัติทางเคมีที่ผิววัสดุผสมรวม การหลุดร่อนจะเกิดขึ้นเมื่อมีการแยกตัวของยางมะตอยออกจากผิววัสดุผสมรวม เนื่องจากมีน้ำแทรกเข้าไปอยู่ระหว่างยางมะตอยกับผิววัสดุผสมรวม มีการแบ่งวัสดุผสมรวมออกตามคุณสมบัติการยึดเกาะ ดังนี้

ก. Hydrophobic หมายถึง วัสดุผสมรวมที่เกาะกับยางมะตอยได้ดีกว่าน้ำ เช่น พวกหินปูน (Limestone), โคลโลไมท์ (Dolomite) เป็นต้น เหตุที่มีการเกาะยึดกับยางมะตอยได้ดี เนื่องจากวัสดุผสมรวมชนิดนี้มีประจุที่ผิวเป็นบวก (Electro-Positive) ซึ่งจะผลลุ่มกับน้ำที่มีประจุบวกเช่นเดียวกัน

ข. Hydrophilic หมายถึง วัสดุผสมรวมที่เปียกน้ำง่ายกว่าการยึดเกาะกับยางมะตอย เนื่องจากว่าวัสดุผสมรวมชนิดนี้มีประจุที่ผิวเป็นลบ (Electro-Negative) วัสดุผสม

รวมประเภทนี้อยู่ในจำพวกซิลิกา เช่น ควอตไซต์ (Quartzite), มวลรวมของแกรไนท์ (Granites) เป็นต้น การใช้หินประเภทนี้ต้องระวังถึงเรื่องการหลุดร่อน

แต่ถ้าจำเป็นต้องใช้วัสดุมวลรวมที่ไม่เหมาะสมมาใช้งานแล้ว จะใช้ได้ก็ต่อเมื่อพิจารณาแล้วว่า ความสัมพันธ์ระหว่างความหนาแน่นกับโพรงอากาศ (Density-Void Relation-Ship) สัมพันธ์กันดีแล้ว การใช้ก็จะต้องปรับขนาดคละ (Gradation) โดยการรวม (Blending) เข้ากับวัสดุมวลรวมอื่น และเลือกปริมาณยางมะตอยให้พอเหมาะเพื่อลดปริมาณโพรง เมื่อบดอัดแน่นจะช่วยลดการซึมผ่านของน้ำกับความเสียหายได้

สำหรับวัสดุที่เคลือบผิว (Surface Coating) สิ่งที่เคลือบอยู่ที่ผิวของวัสดุมวลรวม เช่น ดินเหนียว (Clay), ซิลต์ (Silt), คาร์บอเนต (Calcium Carbonate) เป็นต้น มีความแข็งและหนาต่างกัน จำเป็นที่จะต้องตรวจสอบดูว่ามีเกินปริมาณที่กำหนดหรือไม่ วิธีที่ทดสอบจะใช้วิธี Sand Equivalent ถ้าหากว่ามีปริมาณเกินกำหนดจะมีผลทำให้เกิดการหลุดร่อน (Stripping) ของยางมะตอยออกจากวัสดุมวลรวมได้

2.2 ยางมะตอย (Asphalt)

ยางมะตอยที่ใช้ในงานก่อสร้างผิวทางทั่วไปมีอยู่หลายชนิด ทั้งนี้จะขึ้นอยู่กับลักษณะการใช้งาน และสภาพดินฟ้าอากาศ ซึ่งได้มีการแบ่งยางมะตอยออกเป็นประเภทใหญ่ ๆ อยู่ 2 ประเภท ดังนี้

2.2.1 แอสฟัลท์ซีเมนต์ (Asphalt Cement) มีลักษณะครึ่งอ่อนครึ่งแข็งที่อุณหภูมิปกติ มีสีน้ำตาล หรือสีน้ำตาลปนดำ จะหลอมเหลวเมื่อถูกความร้อน การนำไปใช้จะต้องต้มให้เหลวที่อุณหภูมิประมาณ 200 - 300° ฟ การแบ่งเกรดจะใช้การทดสอบด้วย Penetration Test ซึ่งมีเกรดมาตรฐานอยู่ 5 เกรด คือ 40-50, 60-70, 85-100, 120-150 และ 200-300 ตัวเลขของเกรดจะแสดงความอ่อนแข็งของแอสฟัลท์ เกรดอ่อนที่สุดคือ 200-300 จะแข็งพอประมาณที่อุณหภูมิปกติ เอามือกดเพียงเบา ๆ จะเป็นรอยบุ๋ม ส่วนเกรดแข็งที่สุดคือ 40-50 ถ้าเอานิ้วมือกดหนัก ๆ จะปรากฏแค่รอยนิ้วมือเพียงเล็กน้อยเท่านั้นที่อุณหภูมิปกติ การที่ผลิดออกมาหลายเกรดก็เนื่องจากว่า จะสามารถเลือกใช้ตามความเหมาะสมกับงาน และสภาพดินฟ้าอากาศ สำหรับส่วนผสมแอสฟัลท์ดีก แอสฟัลท์ซีเมนต์ จะทำหน้าที่เป็นตัวประสานในขณะที่ทำการบดอัด โดยที่แอสฟัลท์ซีเมนต์จะถูกทำให้เหลว มีความเหนียวเพียงพอ และหลังจากนั้นปล่อยให้เย็นตัวลง

แอสฟัลท์ซีเมนต์จะเคลือบวัสดุมวลรวม และสับตัวเข้าด้วยกันทำให้เกิดความแข็งแรง และทนทาน ยืน

2.2.2 แอสฟัลท์เหลว (Liquid Asphalt)

ในงานทำผิวทางเวลาจะโยแอสฟัลท์จะต้องบีบแอสฟัลท์ผ่านท่อผสมกับวัสดุมวลรวม หรือผ่านปลายกระบอกฉีด (Nozzles) ดังนั้นจึงต้องทำให้แอสฟัลท์อยู่ในสถานะที่เป็นของเหลวเสียก่อน สำหรับแอสฟัลท์ซีเมนต์จะต้องให้ความร้อน แต่อย่างไรก็ตามยังมีวิธีที่ทำให้มีการเปลี่ยนแปลงสถานะเป็นของเหลวได้อีก ก็คือ นำเอาแอสฟัลท์ไปละลายในตัวทำละลาย (Solvent) แอสฟัลท์ที่ได้จะเรียกว่า Cutback Asphalts และอีกวิธีหนึ่งนำเอาแอสฟัลท์ผสมกับน้ำ แบบ Emulsion แอสฟัลท์ที่ได้เรียกว่า Emulsified Asphalts

2.2.2.1 Cutback Asphalts จะมีลักษณะเหลวในอุณหภูมิปกติ ทำได้โดยผสมแอสฟัลท์กับตัวทำละลาย (Solvents) ที่มีจุดเดือดต่ำ และจุดเดือดปานกลาง เช่น Naptha (Gasoline), Kerosene และ Diesel Oil เป็นต้น การใช้งานเมื่อทำการบดอัดแล้ว ตัวทำละลายจะระเหยเหลือแต่แอสฟัลท์ซีเมนต์ ทำหน้าที่ยึดเกาะวัสดุมวลรวมเข้าด้วยกัน ความชื้นเหลวของ Cut back Asphalt จะขึ้นอยู่กับเกรดของแอสฟัลท์ซีเมนต์ ที่นำมาใช้กับชนิดของตัวทำละลาย เกรดของยางจะมีตั้งแต่ 0 ถึง 5 เกรด 0 จะแสดงว่ามีความเหลวมาก เพราะมีตัวทำละลายมากเกรด 5 จะมีความชื้น เนื่องจากมีตัวทำละลายน้อยที่สุด นอกจากนี้ยังมีการแบ่งตามอัตราการระเหยของตัวทำละลาย มี 3 ชนิด ดังนี้

ก) ชนิดแข็งตัวเร็ว (Rapid Curing, RC) ประกอบด้วยแอสฟัลท์ซีเมนต์กับตัวทำละลายที่ระเหยเร็ว ได้แก่ Naptha (Gasoline) แอสฟัลท์ชนิดนี้จะแข็งตัวเร็วเมื่อนำไปใช้งาน ส่วนมากใช้กับงาน Surface treatment

ข) ชนิดแข็งตัวเร็วปานกลาง (Medium Curing, MC) ประกอบด้วย แอสฟัลท์กับตัวทำละลายที่ระเหยเร็วปานกลาง ได้แก่ Kerosene จะมีการแข็งตัวช้ากว่าชนิด RC การใช้งานต้องใช้เวลาในการบ่มตัว (Curing) เช่นในการทำ Prime Coat, Tack Coat เพื่อที่จะให้มีโอกาสซึมลงไปได้

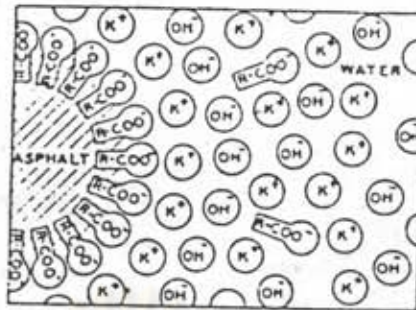
ค) ชนิดแข็งตัวช้า (Slow-Curing, SC) ประกอบด้วยแอสฟัลท์ซีเมนต์กับน้ำมันที่ระเหยช้า หรืออาจจะได้จากการกลั่นโดยตรง เรียกอีกอย่างหนึ่งว่า

Road oils การใช้งานส่วนมากจะทาพวก Road Mix หรือใช้ในการซ่อม (Patching)

2.2.2.2 Emulsified Asphalt เกิดขึ้นจากการทำให้แอสฟัลท์ซีเมนต์ ถูกตีให้แตกเป็นอนุภาคเล็ก ๆ (Colloidal Particles) ซึ่งจะกระจายอยู่ในน้ำที่มี Emulsifier ผสมอยู่เล็กน้อยประมาณ 0.25 - 2.0 % โดยน้ำหนักและมีแอสฟัลท์ซีเมนต์ ประมาณ 55 - 70 % นอกนั้นเป็นน้ำ ดังนั้นจึงเห็นได้ว่าส่วนประกอบหลักของ Emulsified Asphalt มีอยู่ 3 อย่าง คือ

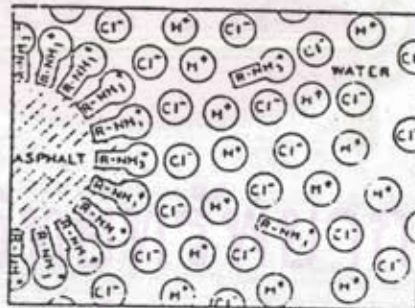
- ก) แอสฟัลท์ เป็นส่วนประกอบหลัก จะมีความชื้นเหลืออยู่ระหว่าง 100 - 250 แอสฟัลท์นี้จะถูกนำเข้าไปในเครื่อง Colloid mill ซึ่งจะทำการทำให้แอสฟัลท์ถูกตีให้แตกเป็นอนุภาคเล็ก ๆ ลอยตัวอยู่ในส่วนผสม
- ข) น้ำ เป็นส่วนที่มีความสำคัญรองลงมา ดังนั้นน้ำที่ใช้จะต้องปราศจากสิ่งเจือปน โดยเฉพาะสิ่งสกปรกต่าง ๆ ที่อยู่ในรูปสารละลายหรือแขวนลอยจะมีผลทำให้คุณสมบัติของยาง Emulsion เปลี่ยนแปลงไป
- ค) Emulsifying Agent เป็นส่วนประกอบที่กำหนดคุณสมบัติของแอสฟัลท์อิมัลชัน ซึ่งจะแบ่งเป็นชนิดที่มีประจุไฟฟ้าลบ (Anionic) ชนิดที่มีประจุไฟฟ้าบวก (Cationic) และชนิดที่เป็นกลาง (Nonionic) แต่ในงานก่อสร้างแล้วจะนิยมใช้ชนิดที่มีประจุบวกและประจุลบ สำหรับคุณสมบัติของตัว Emulsifying Agent คือจะช่วยให้อนุภาคแอสฟัลท์ ลอยอยู่ในน้ำได้โดยไม่รวมตัวกัน จะแตกตัวตามเวลาที่ต้องการ

สำหรับ Emulsifying Agent ที่ให้ประจุลบนั้นส่วนใหญ่จะเป็นพวก Fatty Acid เช่น ลิกนิน (Lignins), tall oil และ Resin เมื่อทำปฏิกิริยากับ โซเดียมไฮดรอกไซด์ (NaOH) หรือโพแทสเซียมไฮดรอกไซด์ (KOH) จะกลายเป็นสบู่ (Soap) บางส่วนจะทำปฏิกิริยากับกรดในแอสฟัลท์เกิดเป็นกลางขึ้น ถ้านำไปผสมน้ำและแอสฟัลท์ Emulsifying Agent นี้จะไปเกาะรอบ ๆ อนุภาคแอสฟัลท์ จะแสดงประจุไฟฟ้าที่ผิวเป็นประจุลบ และดึงเอาประจุบวกของโซเดียม และโพแทสเซียมไอออนรอบ ๆ จะเหลือแต่โซเดียมไฮดรอกไซด์ หรือโพแทสเซียมไฮดรอกไซด์ เรียกแอสฟัลท์ชนิดนี้ตามประจุที่แสดงออกเป็น Anionic ซึ่งถ้าทดสอบคุณสมบัติความเป็นกรด-ต่างจะพบว่า มีความเป็นต่าง ดังรูป



รูปที่ 2.1 แสดงประจุของ Emulsified Asphalt-Anionic Emulsion

ส่วน Emulsifying Agent ที่ให้ประจุบวกก็จะเป็นพวก Fatty Amines (diamines, Imidazolines, Amidoamines) เมื่อทำปฏิกิริยากับกรด ก็จะกลายเป็นสบู่เช่นเดียวกันเมื่อนำไปละลายน้ำจะแสดงประจุไฟฟ้าบวก โดยจะเกาะอยู่ที่ผิวของอนุภาคแอสฟัลท์ และถึงอนุภาคที่มีประจุลบไวรอบ ๆ จะมีไฮโดรเจนไอออนเหลืออยู่ เรียกแอสฟัลท์ชนิดนี้ตามประจุที่แสดงออกเป็น Cationic ซึ่งถ้าทดสอบคุณสมบัติความเป็นกรด-ด่างจะพบว่า มีความเป็นกรดดังรูป



รูปที่ 2.2 แสดงประจุของ Emulsified Asphalt-Cationic Emulsion

สำหรับขางมะตอยน้ำ ถ้าจะแบ่งตามการแตกตัว (Breaking) และการบ่มตัว (Curing) ซึ่งจะขึ้นอยู่กับอัตราการระเหยของน้ำออกจากอีมีลชั่น มีการแบ่งดังนี้

ก) ชนิดแตกตัวเร็ว (Rapid-Setting, RS) จะมีความไวเมื่อสัมผัสกับวัสดุมวลรวม และเปลี่ยนสภาพเป็นแอสฟัลท์ซีเมนต์ได้เร็ว จะทำการเคลือบทับที่หลังจากที่น้ำ

ที่ผสมอยู่ระเหยไป ซึ่งเกิดจากการดูดซึมและการบดอัด ยางมะตอยน้ำชนิดนี้จะมีทั้งประจุบวก และประจุลบ ส่วนใหญ่จะใช้ในงาน Surface treatment ที่ใช้กันอยู่มี RS-2 และ CRS-2 ซึ่งจะมีความหนืดสูงสามารถป้องกันการไหลของยางออกจากผิวทางได้

ข) ชนิดแตกตัวเร็วปานกลาง (Medium-Setting, MS) จะไม่แตกตัวทันทีที่สัมผัสกับผิวหิน จะใช้เวลาประมาณ 2-3 นาที การที่แอสฟัลท์จะเคลือบหินได้ดีนั้นจะขึ้นอยู่กับอัตราการระเหยและการดูดซึมของวัสดุมวลรวม นอกจากนี้วัสดุมวลรวมที่ใช้จะต้องมีความชื้นเพียงพอ เพื่อที่จะช่วยในการผสมและการเคลือบแอสฟัลท์ของวัสดุมวลรวมได้ดีขึ้น ที่ใช้กันอยู่มี CMS, MS แต่ปัจจุบันมีการเพิ่มชนิดของยางเข้าไปอีก เรียกว่า High Float ซึ่งจะมีประจุลบอย่างเดี่ยว มี HFMS-1, HFMS-2, HFMS-2h

ค) ชนิดแตกตัวช้า (Slow-Setting, SS) จะใช้เวลาแตกตัวนานเมื่อสัมผัสกับผิววัสดุมวลรวม สามารถใช้กับมวลรวมคละที่มีการเรียงขนาดดี เมื่อเติมน้ำจะทำให้ความหนืดลดลง สามารถนำไปทำ tack coat หรือทันทากัดฝุ่น แต่ถ้าจะเร่งอัตราการแตกตัวก็เติมปูนซีเมนต์หรือปูนขาวลงไป

ชนิดและเกรดของยางมะตอยน้ำ กำหนดตาม AASHTO และ ASTM ดังนี้

ชนิดที่มีประจุลบ	ชนิดที่มีประจุบวก
RS - 1	CRS - 1
RS - 2	CRS - 2
MS - 1	
MS - 2	CMS - 2
MS - 2h	CMS - 2h
HFMS - 1	
HFMS - 2	
HFMS - 2h	
SS - 1	CSS - 1
SS - 1h	CSS - 1h

หมายเหตุ HF (high-Float) มีเฉพาะเกรดแตกตัวเร็วปานกลาง สามารถวัดได้ โดยวิธี Float Test

h หมายถึง โยแอสฟัลท์เกรดที่แข็งแกร่งกว่าธรรมดา มาใช้ผลิตอีมีลชั่น

2.3 วัสดุที่ทดลอง

วัสดุที่จะนำมาใช้ทำผิวทางหรือผิวทาง ส่วนใหญ่จะใช้วัสดุผสมรวมผลลุ่มกับยางมะตอย ซึ่งมีการผลลุ่มอยู่ 2 แบบคือ การผลลุ่มแบบร้อน (Hot Mix) ซึ่งจะใช้ยางแอสฟัลท์ซีเมนต์เป็นส่วนใหญ่ และการผลลุ่มแบบเย็น (Cold Mix) ใช้ยางแอสฟัลท์เหลวในการผลลุ่ม สำหรับการโย่งงานที่ผ่านมา มักจะใช้ส่วนผลลุ่มที่ใช้ยางแอสฟัลท์ซีเมนต์เป็นส่วนใหญ่ และใช้ในงานทุกภูมิภาคของประเทศ เมื่อส่วนผลลุ่มเหล่านี้ถูกใช้ทำผิวทางซึ่งได้รับการกระทำจากน้ำหนักของล้อรถยนต์ ยานอยู่ตลอดเวลา และสภาพของอากาศมีร้อนบ้าง เย็นบ้าง หรือฝนตกชุก ส่วนผลลุ่มเหล่านี้จะเกิดปัญหาอายุในการโย่งงาน เนื่องจากว่าคุณสมบัติบางอย่างผิดไปจากสภาพเดิม ทำให้ความสามารถในการรับน้ำหนัก และความทนทานลดน้อยลง แต่ในปัจจุบันนี้ได้มีการพัฒนาคุณสมบัติต่าง ๆ ของยางมะตอยให้มีความสามารถในการโย่งงานได้ดีกว่าที่เป็นอยู่ ซึ่งในการปรับปรุงนี้จะดูถึงสภาพการโย่งงานจริงในทางปฏิบัติเป็นหลัก โดยเฉพาะความไวต่อการเปลี่ยนแปลงอุณหภูมิ (Temperature Susceptibility) ซึ่งจะเป็นตัวบ่งชี้ถึงความแตกต่างของยางมะตอยที่ใช้ย่อยสำหรับการก่อสร้างแล้ว ต้องการยางมะตอยที่มีความไวต่อการเปลี่ยนแปลงอุณหภูมิต่ำ (Low Temperature Susceptibility) คือยางมะตอยจะต้องไม่แข็งตัวมากในอุณหภูมิต่ำ และจะต้องอ่อนตัวน้อยในขณะที่อุณหภูมิสูง ความเสียหายที่เกิดขึ้นจากอุณหภูมิ (Thermal Crack) ก็จะลดน้อยลง สำหรับยางมะตอยที่ใช้กันอยู่ปัจจุบันจะมีความไวต่อการเปลี่ยนแปลงอุณหภูมิสูง จึงได้มีการปรับปรุงส่วนผลลุ่มต่าง ๆ ให้มีความสามารถในการโย่งงานได้ดีขึ้น โดยเฉพาะยางมะตอยน้ำ (Emulsified Asphalt) ซึ่งจะใช้การผลลุ่มแบบผลลุ่มเย็น (Cold Mix) มีข้อได้เปรียบกว่ายางชนิดอื่น ดังนี้

ก. สะดวกในการโย่งงาน เนื่องจากยางมะตอยน้ำมีความเหลวพอดี ที่จะใช้กับงานก่อสร้างได้ทันที โดยไม่ต้องให้ความร้อน ทำให้ประหยัดเวลาในการทำงานและประหยัดเชื้อเพลิง นอกจากนี้ยังสามารถผลลุ่มแบบ Hot Mix ได้อีกด้วย

ข. ยางมะตอยน้ำ สามารถราดลงบนหิน, กรวด, ทราย หรือพื้นที่เปียกชื้นได้ โดยไม่ต้องรอให้แห้ง อย่างเช่น คัทแบคแอสฟัลท์ (Cutback Asphalt) หรือแอสฟัลท์ซีเมนต์ (Asphalt Cement) แอสฟัลท์ในบางมะตอยน้ำจะติดแน่นกับวัสดุผสมรวมได้ดี ดังนั้นจึงสามารถโย่งงานได้ในที่มีสภาพฝนตกได้

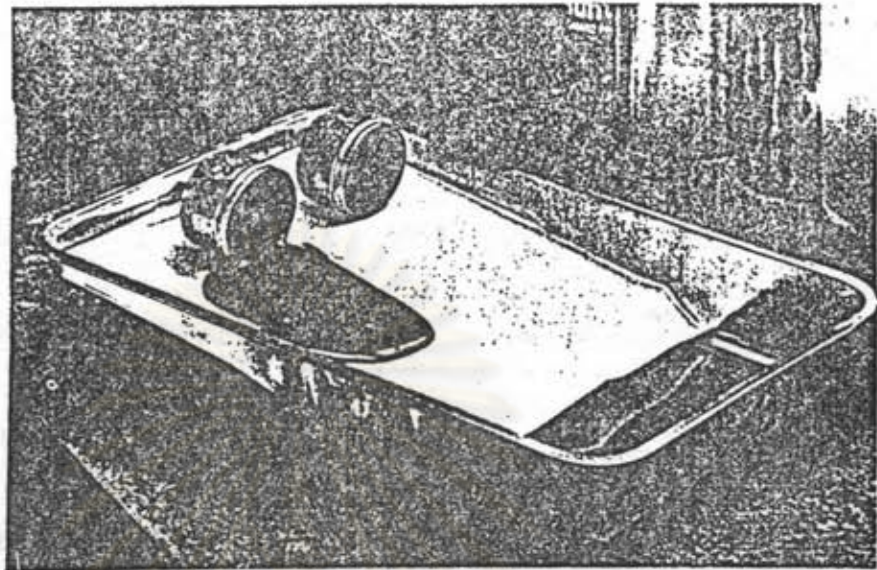
ค. ไม่มีการเกิดจุดต่อเหตุ เนื่องจากการลูกใหม่เครื่องจักร เมื่อให้ความร้อนเกินกำหนด (จุดวาบไฟ) ซึ่งยางมะตอยน้ำมีน้ำเป็นส่วนประกอบจึงไม่ติดไฟ

ง. เป็นการประหยัดน้ำมันที่ใช้เป็นตัวทำละลาย เพราะยางมะตอยน้ำส่วนใหญ่แล้ว จะมีน้ำมันผสมอยู่ไม่เกิน 8 % ไม่เหมือนกับพวกสัทแบคแอสฟัลท์ ที่ใช้น้ำมันเป็นตัวทำละลาย

จ. ไม่ทำให้อากาศเป็นพิษ เพราะยางมะตอยน้ำมีแต่การระเหยของน้ำออกจากส่วนผสมเท่านั้น

จากข้อได้เปรียบเหล่านี้ ยางมะตอยน้ำจึงมีความสะดวกในการใช้งาน นอกจากนี้ ยังได้มีการผลิตยางมะตอยน้ำชนิดใหม่ ๆ ขึ้นมา ยางมะตอยน้ำประเภทไฮฟลอต (High Float Emulsified Asphalt, HFMS) ก็เป็นชนิดหนึ่งที่ได้ผลิตขึ้น และมีการปรับปรุงส่วนผสมต่าง ๆ ของชนิดนี้จัดอยู่ในประเภท แอนไอออนนิค (Anionic Asphalt Emulsion) ที่ผลิตมาจาก ยางแอสฟัลท์ซีเมนต์ เช่นเดียวกับยางมะตอยน้ำชนิดอื่น ๆ ได้รับการปรับปรุงคุณสมบัติของเนื้อยาง (Residue) ให้มีคุณสมบัติดีขึ้นกว่ายางมะตอยน้ำชนิดอื่น และยางแอสฟัลท์ซีเมนต์ พอที่จะสรุปได้ดังนี้

ก. การไหลต่ำ (High Resistance to Flow) เนื้อยางของยางมะตอยน้ำประเภทไฮฟลอต จะมีการไหลต่ำกว่ายางแอสฟัลท์ซีเมนต์ ในขณะที่ตัวเนื้อยางมีค่าเพนิเตรชัน (Penetration) สูง แต่ก็สามารถต้านทานการไหล (Flow) ได้ดี หรืออาจจะกล่าวได้ว่า ยางชนิดนี้มีการไหลเป็นแบบ Non-Newtonian คือจะไม่ไหลตามแรงโน้มถ่วงของโลก ซึ่งจะต่างจากกับยางมะตอยชนิดอื่น ๆ ที่มีการไหลแบบ Newtonian หรือตามแรงโน้มถ่วงของโลก มีการทดลองแบบง่าย ๆ โดยนำเอาเนื้อยางมะตอยน้ำชนิดไฮฟลอต (HFMS) และยางแอสฟัลท์ซีเมนต์ (AC) มาใส่ในกระป๋อง แล้ววางตะแคงบนพื้นเอียง (ตามรูปที่ 2.3) เมื่อเวลาผ่านไป 12 ชม. ยางแอสฟัลท์ซีเมนต์ ซึ่งมีการไหลแบบ Newtonian จะไหลออกมา ส่วนยางมะตอยน้ำชนิดไฮฟลอตก็จะยังค้างอยู่ในกระป๋อง ที่เป็นเช่นนี้ก็เนื่องจากว่าค่า Yield Stress ที่อยู่ในยาง HFMS มีค่าสูงกว่าค่าแรงโน้มถ่วงของโลก หรือว่ามีการเปลี่ยนแปลงคุณสมบัติทางด้านความอ่อนแอ็งน้อยมากเมื่อเทียบกับยางมะตอยชนิดอื่น



(5)

Flow of Bituminous Materials.
An Asphalt Cement with Newtonian Flow Behavior (L.H. Container)
Can Be Changed Into a Non-Newtonian Bitumen (R.H. Container)
by the Proper Emulsification Process.

รูปที่ 2.3 แสดงการไหลของยางมะตอยแบบ Newtonian และ Non-Newtonian (กระป๋องซ้ายเป็นยาง A.C, กระป๋องขวาเป็นยาง HFMS)

ข. ยางมะตอยน้ำประเภทโฮโพลิต จะมีการเปลี่ยนแปลงต่ออุณหภูมิต่ำ กล่าวคือ มีความไวต่ออุณหภูมิต่ำ จะไม่แข็งตัวมากในขณะที่มีอุณหภูมิสูง และจะอ่อนตัวน้อยในขณะที่อุณหภูมิสูง จากคุณสมบัติที่มีต่ออุณหภูมินี้ จะเห็นได้ว่าจะเหมาะกับการนำไปใช้งานในสนาม และจะมีสภาพทนทานได้ดีกว่ายางมะตอยชนิดอื่น โดยเมื่อนำไปทำชั้นทางหรือผิวทาง ค่าความแข็งแรงก็สูงเพียงพอ โดยเฉพาะที่อุณหภูมิสูงจะมีการอ่อนตัวไม่มาก และจะทำให้ไม่มีการไหลซึม (Bleeding) หรือความเสียหายอย่างอื่น นอกจากนี้ยังสามารถเคลือบผิวของวัสดุรวมรวมได้ เป็นที่ลึ้มที่หนา ป้องกันการหลุดร่อนได้ดี

ค. ยาง HFMS นี้ มีอายุในการใช้งานได้ยาวนานกว่า (long term durability) ซึ่งสืบเนื่องมาจากความสามารถในการต้านทานต่ออุณหภูมิสูง ๆ หรือต่ำ ๆ ได้ โดยมีการเปลี่ยนแปลงสภาพน้อยมาก ดังนั้นอายุของยางมะตอยน้ำประเภทโฮโพลิตจึงยาวนานกว่ายางชนิดอื่น

๔. สามารถทำงานได้สะดวก ทำได้ทั้งแบบผสมร้อน และแบบผสมเย็น ใช้งานได้ทันทีหรือทำเป็น Stockpile เก็บไว้ได้นานหลายเดือน

สำหรับในประเทศไทยแล้ว ยางมะตอยน้ำประเภทไฮโฟลต เป็นยางชนิดใหม่ที่มีการใช้งานกันยังไม่กว้างขวางนัก มีการผลิตขึ้นภายในประเทศ โดยยึดถือคุณสมบัติตาม ASTM D977 จากคุณสมบัติที่กล่าวมาแล้ว เมื่อนำไปใช้งานในสนามจริง ๆ พฤติกรรมที่เกิดขึ้นในระหว่างการใช้งาน ความแข็งแรง และการเปลี่ยนแปลงต่ออุณหภูมิ เราไม่สามารถทำนายได้ เนื่องจากยังไม่มีผลการทดลองเกี่ยวกับคุณสมบัตินี้ของยาง HFMS ในการใช้งานจริง ๆ จะได้รับน้ำหนักจากปริมาณการจราจรอยู่ตลอดเวลา ถ้าวัสดุมีความแข็งแรงไม่เพียงพอก็จะเกิดความเสียหายได้ง่าย ดังนั้นจึงทำการทดสอบหาคุณสมบัติทางไดนามิก (Dynamic) ของยางชนิดนี้ โดยใช้น้ำหนักกระช้ำฟ้า เปรียบเทียบกับยางมะตอยน้ำประเภทมีเดียมเซตติง (Medium Setting Emulsified Asphalt) ซึ่งเป็นยางมะตอยน้ำประเภทแตกตัวเร็วปานกลางเหมือนกัน แต่ยางมะตอยน้ำประเภทมีเดียมเซตติง (MS) เป็นยางที่ใช้นานมาแล้ว มีความสามารถในการเคลือบกับวัสดุมวลรวมได้ดียิ่งขึ้นและแห้ง แต่ถ้าเปียกมาก ๆ จะเกิดการหลุดร่อน ค่าที่ใช้ในการเปรียบเทียบคือ Resilient Modulus (Mr) ซึ่งจะเป็นตัวบ่งชี้ถึงความแข็งแรงของวัสดุประเภทนี้โดยตรง การเปรียบเทียบจะดูถึงความแข็งแรง (Mr) ของยางแต่ละชนิดที่อุณหภูมิต่าง ๆ กัน เพื่อตรวจสอบว่ายาง HFMS จะมีคุณสมบัติตรงตามข้อกำหนด และจะสามารถนำไปใช้งานได้ดีเพียงใด

สำหรับวัสดุมวลรวมที่ใช่ จะต้องเลือกให้เหมาะสมกับยางมะตอยน้ำที่ใช่ เนื่องจากว่ายางมะตอยน้ำจะมีทั้งประจุบวกและประจุลบ ซึ่งในขณะที่เดียวกันวัสดุมวลรวมก็มีประจุบวกหรือลบอยู่ที่ผิวเช่นกัน ในการทดสอบต่อไปนี้ ยางที่ใช่เป็นยางมะตอยน้ำประเภทไฮโฟลต (HFMS) และมีมีเดียมเซตติง (MS) ซึ่งเป็นประเภทแอนไอออนนิค มีประจุลบ จึงต้องเลือกวัสดุมวลรวมประเภท Hydrophobic ซึ่งแสดงประจุบวกที่ผิววัสดุมวลรวม เมื่อผสมกันแล้วจะเกิดการติดกันของประจุบวกและประจุลบ ทำให้ยางสามารถเคลือบได้ดีกับวัสดุมวลรวม

วิธีการที่ใช่ในการผสมจะใช่แบบวิธีผสมเย็น (Cold Mix) ซึ่งจะเหมาะสำหรับยางมะตอยน้ำ สำหรับการบดอัดจะใช่ตามวิธีมาร์แชล (Marshall Method) โดยบดอัด

75 ครั้งต่อตัน ของตัวอย่างเส้นผ่าศูนย์กลาง 4 นิ้ว สูง 2.5 นิ้ว

2.4 Resilient Modulus (Stiffness Modulus)

เป็นที่ทราบกันดีอยู่แล้วว่า ค่า Modulus of elasticity เป็นค่าคงที่สำหรับวัสดุที่ค่อนข้างจะแข็งเกร็ง (Rigid) เช่น เหล็ก หรือคอนกรีต เป็นต้น ซึ่งสามารถหาได้ทั้งแรงอัดและแรงดึง จะพบว่า

$$E = \frac{\sigma}{\epsilon} = \frac{\text{stress}}{\text{strain}} = \frac{\text{force/area of cross section}}{\text{elongation/initial length}}$$

ในปี ค.ศ. 1954 Van der Poel⁽¹³⁾ ได้ทำการศึกษาคุณสมบัติทางกลค่าสัตรีของส่วนผสมบิตูมินัส พบว่าค่าคงที่ที่เกิดขึ้นสำหรับส่วนผสมบิตูมินัสนี้ จะขึ้นอยู่กับจุดหยุด และเวลาในการ loading (หรือความถี่) เรียกค่าคงที่นี้ว่า Stiffness Modulus หรือ Resilient Modulus ซึ่งสามารถหาได้จากการทดลอง Repeated-load Triaxial Compression Tests เป็นอัตราส่วนของน้ำหนักที่กด ต่อการบิดหดตัวตามแนวแกนที่จุดหยุดและความถี่หนึ่ง ๆ ดังนี้

$$M_R = \frac{\sigma_d}{\epsilon_R}$$

เมื่อ	M_R	=	resilient modulus, psi
	σ_d	=	deviator stress, psi
	ϵ_R	=	resilient axial strain, in/in
	σ_d	=	$\sigma_1 - \sigma_3$
	σ_1	=	total axial stress, psi
	σ_3	=	Confining pressure, psi

เครื่องมือที่ใช้ในการหาค่า M_R จะใช้แบบ triaxial ซึ่งสามารถปรับความดันด้านข้าง (σ_3) ได้ และน้ำหนักที่ใช้ในการ loading เป็นน้ำหนักกระทำซ้ำ (Repeated load) ลักษณะของน้ำหนักที่ใช้จะอยู่ในรูป sinu soidal haversine wave โดยเมื่อคิดเป็นเวลาในการ loading แล้วจะมีค่าเท่ากับ 0.1 วินาที และเวลาที่ปล่อยน้ำหนักจะอยู่

ระหว่าง 0 - 3.0 วินาที ตัวอย่างที่ใช้ในการทดลองได้มีการกำหนดอัตราส่วนระหว่างความสูงต่อเส้นผ่าศูนย์กลางจะต้องอยู่ในช่วง 1.75 - 2.00 ซึ่งตามมาตรฐานจะใช้ขนาดของตัวอย่างมีเส้นผ่าศูนย์กลาง 4 นิ้ว (10.16 ซม.) และความสูง 8 นิ้ว (20.32 ซม.) จำนวนรอบในการกระทำซ้ำจะใช้ 200 รอบ⁽³⁾

สำหรับส่วนผลมที่ใช้ในการหักเหทาง หรือมีส่วนที่เกี่ยวข้องกับความดันรอบข้าง (Confining Pressure) ได้มีการศึกษาและให้ความสัมพันธ์ของค่า M_r กับความดันรอบข้าง ซึ่งอยู่ในรูป bulk stress (ผลบวกของ principle stress) ดังนี้

$$M_r = k\theta^n$$

เมื่อ θ = bulk stress (ผลบวกของ Principle stress, $\sigma_1 + 2\sigma_3$),
psi

k, n = ค่าคงที่ได้จากการทดลอง

ความสัมพันธ์นี้ หาได้จากการทดลอง โดยใช้วิธีหาแบบ Linear Regression จากรูปของสมการนี้จะนำมา plot บน log-log สเกล สำหรับค่า M_r ที่ได้จะอยู่ในเงื่อนไขในการทดลองหลายอย่าง เริ่มตั้งแต่ชนิดของวัสดุผสมรวม, การอัดเรียงขนาด, การบดอัดตัวอย่างอายุในการ Curing และอุณหภูมิในการทดลอง

สำหรับการทดลองที่เกี่ยวกับอุณหภูมิ เราสามารถดูถึงความไวของยางมะตอยที่เปลี่ยนแปลงตามอุณหภูมิได้อย่างชัดเจน กล่าวคือ ในที่อุณหภูมิต่ำ ค่า M_r ที่ได้จะมีค่าสูง เนื่องจากยางยังมีแรงยึดเกาะกับวัสดุผสมรวมได้ดี แต่ถ้าอุณหภูมิสูงขึ้นความหนืด (Viscosity) ของยางมะตอยจะมีน้อยลงทำให้แรงยึดเหนี่ยวกับวัสดุผสมรวมมีค่าน้อยลงด้วย ทำให้ค่า M_r ต่ำ

2.6 ผลงานวิจัยในอดีต

สำหรับยางมะตอยน้ำที่ใช้วิธีการผสมแบบผสมเย็น (Cold Mix) ได้มีการศึกษากันมานานแล้ว การผสมก็ไม่ยุ่งยากเท่ากับวิธีผสมร้อน แต่จะมีผลกระทบทางด้านกำลังและอายุการใช้งานได้หลายอย่าง อาจจะเป็นปริมาณน้ำที่ใช้บดอัด, ปริมาณยางที่ใช้ หรืออายุในการบ่ม (Curing) เป็นต้น สิ่งเหล่านี้จะทำให้คุณสมบัติของส่วนผสมแอสฟัลท์นี้เปลี่ยนแปลงได้ และเมื่อนำไปใช้ทำชั้นพื้นทางหรือผิวทาง ซึ่งจะได้รับน้ำหนักกระทำจากล้อของขบวนยานอยู่ตลอดเวลา ก็

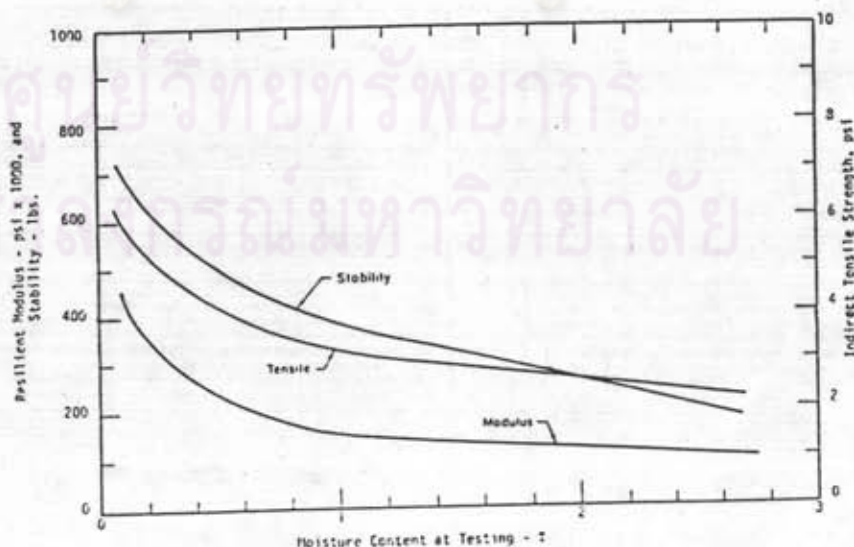
ควรที่จะต้องใช้วัสดุที่มีความแข็งแรงเพียงพอ ซึ่งจากการศึกษาพบว่า โครงสร้างของส่วนต่าง ๆ ของถนน จะใช้คุณสมบัติของส่วนผสมแอสฟัลท์ในช่องที่เป็น elastic ซึ่งคุณสมบัติที่หาได้ทั้งใช้น้ำหนักคงที่ (Static load) และน้ำหนักกระทำซ้ำ (Dynamic load) แต่ถ้าวิ่งสภาพความเป็นจริงแล้ว คุณสมบัติที่ได้จากน้ำหนักกระทำซ้ำ จะมีความเหมาะสมกว่า เนื่องจากน้ำหนักที่กระทำเนื่องจากล้อของยานจะมีลักษณะคล้ายกับน้ำหนักกระทำซ้ำที่ทำในห้องทดลอง ดังนั้นในการทดลองแต่ละครั้งจึงต้องมีการกำหนดค่าน้ำหนักที่ใช้กด ความถี่ จำนวนรอบในการกระทำซ้ำ และจุดทงุมิ เป็นต้น

2.6.1 ผลกระทบที่มีต่อส่วนผสมแอสฟัลท์แบบผสมเป็น

จากการศึกษาของ Michael I. Darter, Mark A. Truebe

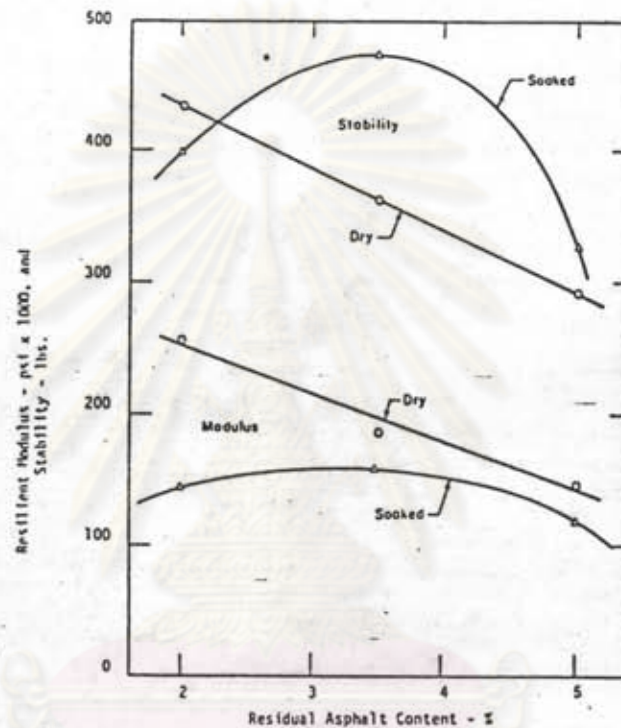
Erral S. Abdulla⁽¹¹⁾ ได้ทำการศึกษาถึงผลกระทบต่าง ๆ ที่มีต่อส่วนผสมที่ทำจากยางมะตอยน้ำ ซึ่งตามปกติส่วนผสมแบบนี้จะเกี่ยวกับการจราจรที่ต่ำ หรือปานกลาง การทดลองได้หาผลกระทบเนื่องมาจาก ปริมาณเนื้อยาง เวลาในการบ่ม (Curing) การบดอัด และปริมาณน้ำที่ใช้ในการบดอัด ซึ่งพอที่จะสรุปได้ดังนี้

ก. ปริมาณน้ำในการบดอัด จะมีผลต่อโครงสร้างของส่วนผสม ยิ่งปริมาณน้ำสูงยิ่งค่าเสถียรภาพ (Stability) จะมีค่าลดน้อยลง รวมทั้งค่า Resilient Modulus Indirect Tensile Strength, ย่อว่างภายใน และการดูดความชื้น



รูปที่ 2.4 Relationship between Moisture Content at Testing and Resilient Modulus, Stability, and Indirect Tensile Strength for Dry Emulsified Asphalt Mixture (EAM) Specimens.
 1 lb = 4.448 N
 1 psi = 6.895 kPa

ข. ปริมาณเนื้อยางที่ใช้จะมีผลทั้งเสถียรภาพที่ Dry และ Soaked ในสภาพ Dry ค่าเสถียรภาพจะลดลง ในขณะที่ Soaked เส้นกราฟจะอยู่ในลักษณะโค้ง เป็น parabolic จะให้จุด optimum ของปริมาณเนื้อยาง ยิ่งเมื่อมีการบ่ม (Curing) เพิ่มขึ้นค่าต่าง ๆ ก็จะสูงขึ้นในลักษณะเดิม

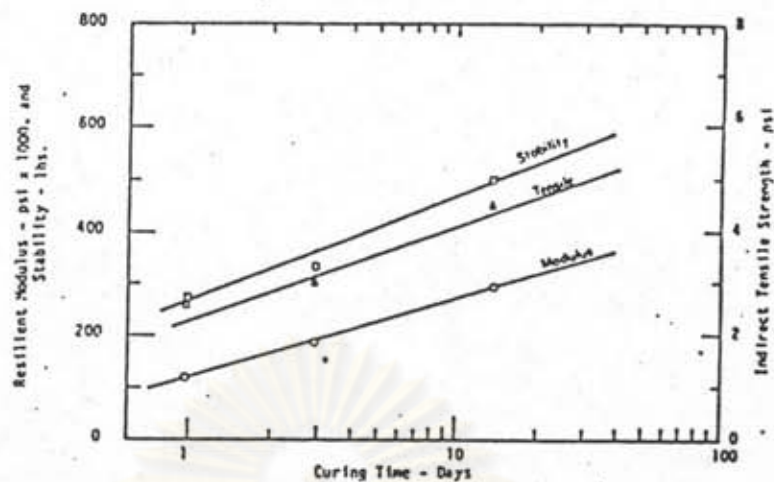


รูปที่ 2.5 Relationship between Resilient Modulus and Stability and Residual Asphalt Content for Both Dry and Soaked EAM Specimens,

$$1 \text{ lb} = 4.448 \text{ N}$$

$$1 \text{ psi} = 6.895 \text{ kPa}$$

ค. การบ่ม (Curing) จะมีผลโดยตรงกับค่าเสถียรภาพ และค่า Resilient Modulus แต่พบว่าหลังจาก 14 วันไปแล้ว ค่าเสถียรภาพก็จะเพิ่มขึ้นอีกไม่มากกว่าเดิมเมื่อคิดเป็นเปอร์เซ็นต์แล้วน้อยมาก ซึ่งอาจจะกล่าวได้ว่า ปริมาณน้ำที่มีอยู่ระเหยไปเกือบหมดแล้ว



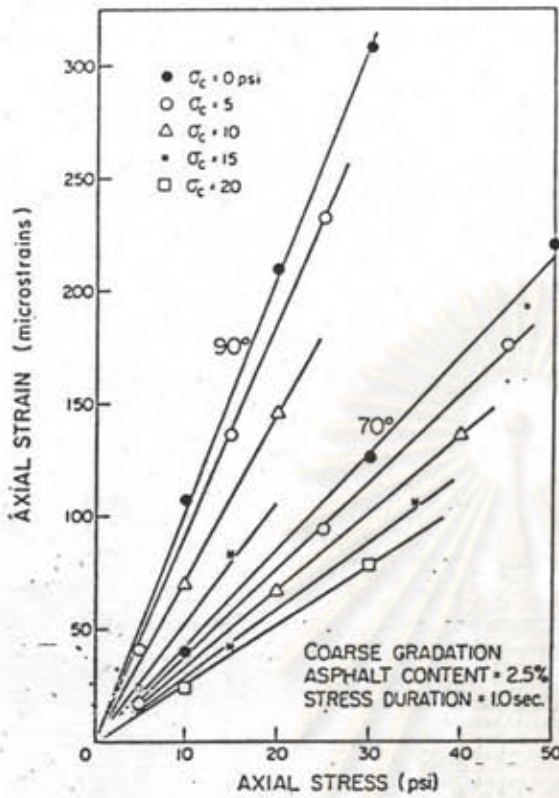
รูปที่ 2.6 Increase in Resilient Modulus, Stability, and Indirect Tensile Strength with Laboratory Curing of Dry EAM Specimens (Data Averaged Over All 54-Cells of Factorial).

$$1 \text{ lb} = 4.448 \text{ N}$$

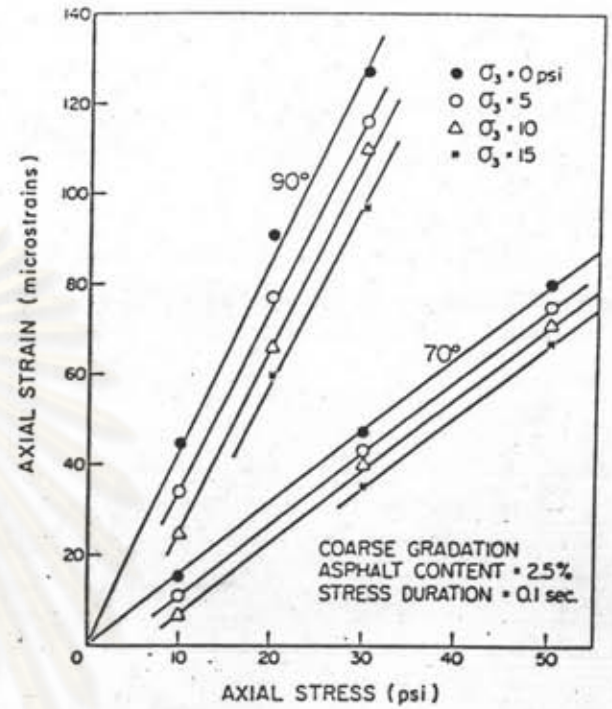
$$1 \text{ psi} = 6.895 \text{ kPa}$$

2.6.2 ความสัมพันธ์ของ Stress-Strain Curve

จากการศึกษาของ P.S. Pell และ J.M. Hanson⁽¹³⁾ ได้ทำการศึกษาถึงส่วนผสมแอสฟัลท์ที่โยกหักทาง โดยใช้ตัวอย่างขนาด $\phi 4" \times 8"$ ทดลองแบบ Triaxial Test ภายใต้หนักกระทำซ้ำ ซึ่งจะมีการแปรค่าความตึงตันอย่าง (σ_c) และจุดหยุด ไซ้ Stress Duration 0.1, 1.0 วินาที จะพบว่าที่จุดหยุดต่ำเมื่อเพิ่ม Stress ให้แก่ตัวอย่างแล้ว Strain ที่เกิดขึ้น จะมีค่าน้อยกว่าเมื่อเพิ่ม Stress บนตัวอย่างที่จุดหยุดสูง ไม่ว่าจะใช้ Stress Duration 0.1, 1.0 วินาที พฤติกรรมที่เกิดขึ้นจะอยู่ในลักษณะเดียวกัน (ตามรูปที่ 2.7, 2.8)

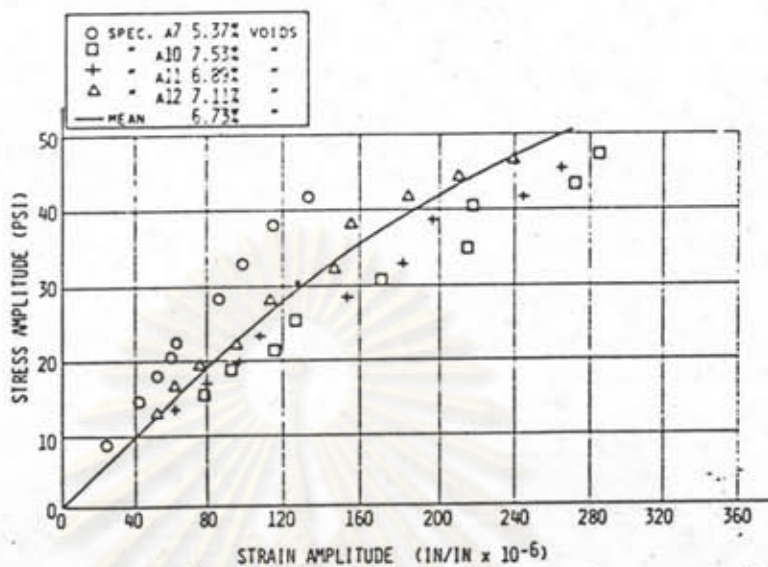


รูปที่ 2.7 Stress-Strain States Under Sustained Confining Pressures.

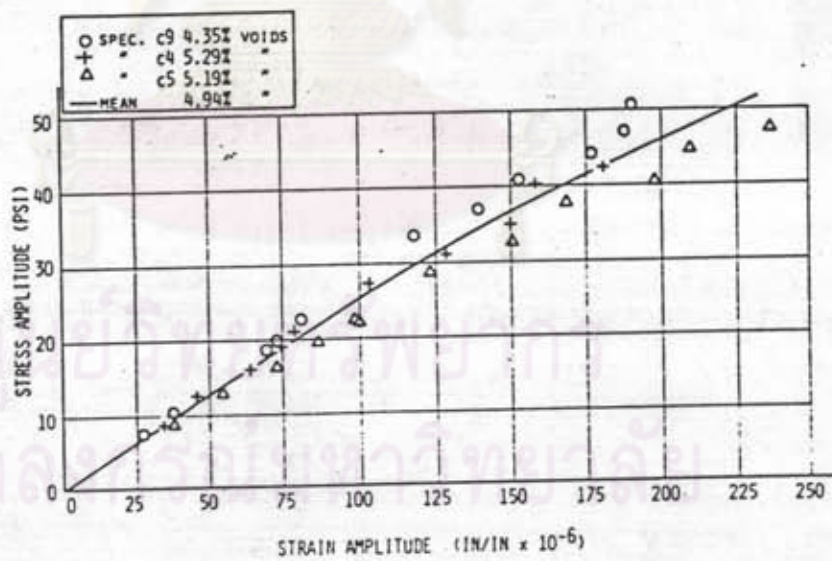


รูปที่ 2.8 Stress-Strain States Under Cyclic Axial and Radial Stresses.

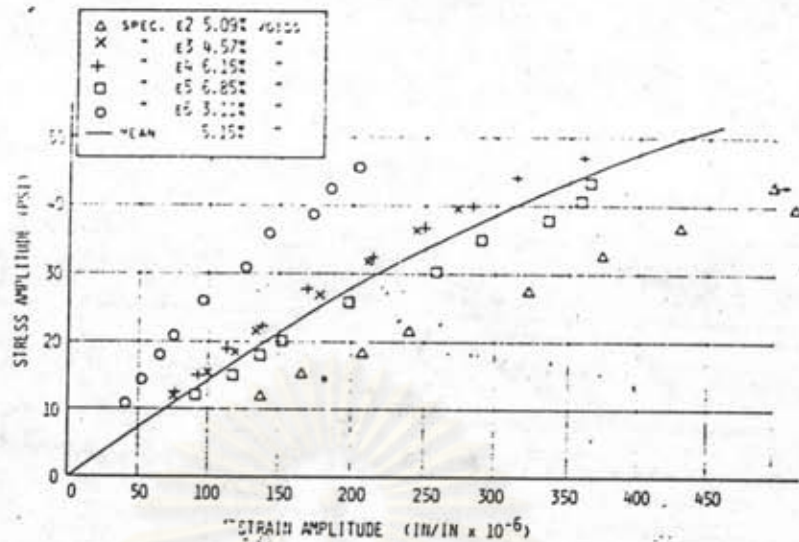
นอกจากนี้แล้วยังได้ทำการเปรียบเทียบเส้นกราฟของแอสฟัลต์ที่ใช้แอสฟัลต์ที่มี Penetration 40/50 Mix A, 40/50 Mix C และ 90/100 Mix E โดยทำการทดลองที่อุณหภูมิ 20°C (68°F) และ 30°C (86°F) ใช้ความถี่ 10 รอบต่อวินาที เมื่อทดลองด้วยน้ำหนักกระทำซ้ำแล้ว นำมา plot ระหว่าง Stress-Strain ตามรูปที่ 2.9 - 2.11 จะเห็นว่า ความสัมพันธ์ที่เกิดขึ้นจะมีลักษณะเป็นเส้นตรงในช่วงแรก และต่อจากนั้นจะเริ่มโค้งลงเมื่อ Stress สูงขึ้น ในช่วงนี้จะเป็นพฤติกรรมแบบ Non-linear



รูปที่ 2.9 Stress-Strain Curve-Mix A 30 C.



รูปที่ 2.10 Stress-Strain Curve-Mix C 30 C.



รูปที่ 2.11 Stress-Strain Curve-Mix E 30 C.

2.6.3 ความสัมพันธ์ระหว่างค่า Resilient Modulus กับความต้านรอบข้าง

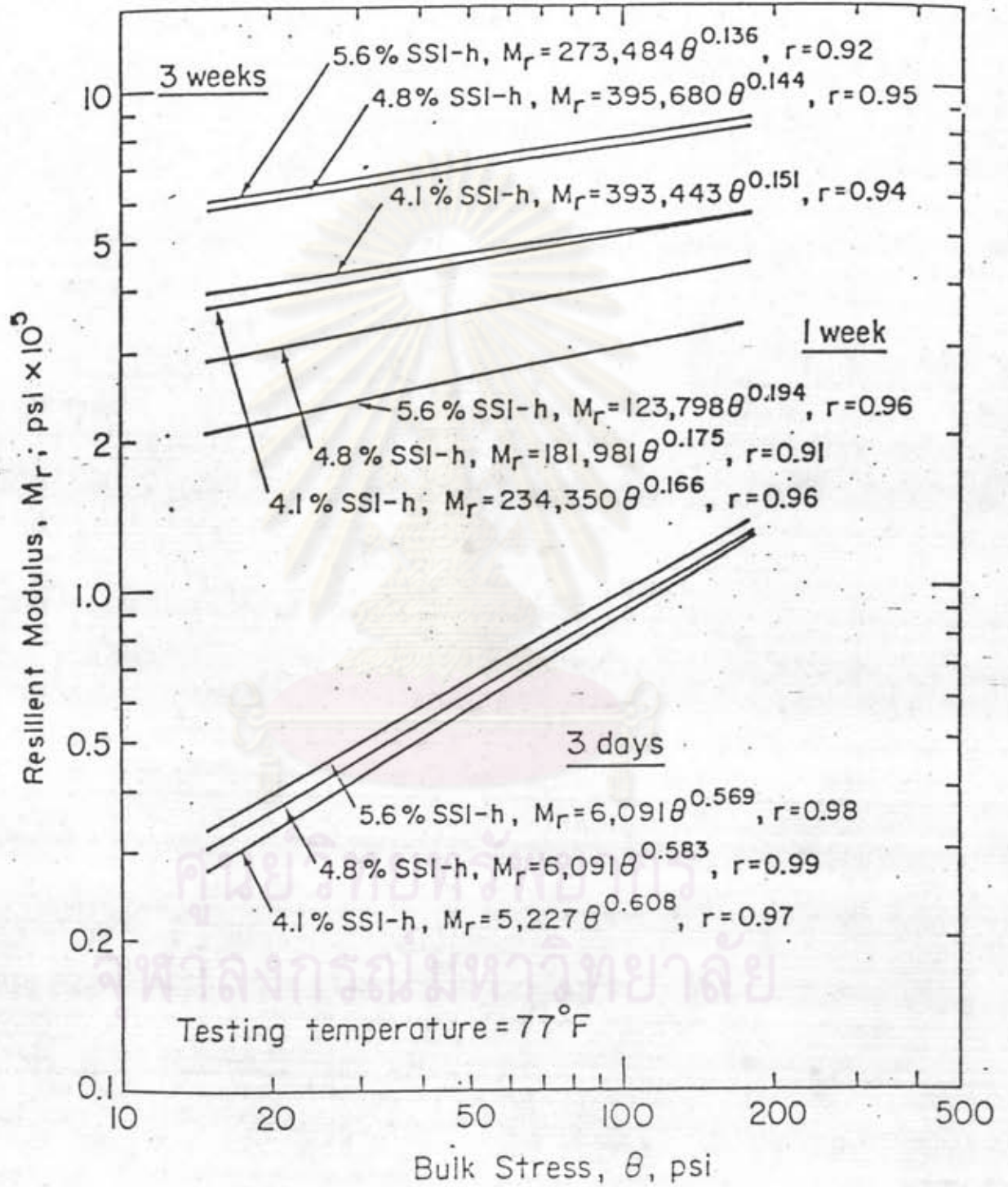
จากการศึกษาของ Asphalt-Institute โดย Bernard F.

Kallas⁽²⁾ ได้ทำการศึกษาพฤติกรรมทาง Elastic และ Fatigue ของส่วนผสมยางมะตอยน้ำประเภทแตกตัวช้า (CSS-1h) โดยทำการหาค่า Resilient Modulus (M_r) เมื่อมีการเปลี่ยนแปลง ค่า deviator stress (σ_d), ความต้านด้านข้าง (σ_3) ระยะเวลาในการบ่ม และการเปลี่ยนแปลงอุณหภูมิ วัสดุรวมรวมที่ใช้เป็นแบบ Dense Grade ขนาดของตัวอย่างมีเส้นผ่าศูนย์กลาง 4 นิ้ว สูง 8 นิ้ว โดยใช้เวลาในการ loading 0.01 วินาที และเวลาที่ปล่อยน้ำหนัก 0.09 วินาที (คิดเป็นความถี่เท่ากับ 1 รอบต่อวินาที) โดยกดลงบนตัวอย่างจำนวน 200 ครั้ง ผลการทดลองที่ได้มีดังนี้

ก. เวลาในการบ่มตัวมาก จะทำให้ค่า M_r มากขึ้นตามไปด้วย จนถึงเวลาหนึ่ง การระเหยของน้ำจากตัวอย่างได้หมด ค่า M_r จะมีค่าค่อนข้างคงที่

ข. เมื่อความต้านรอบข้างของตัวอย่างเพิ่มขึ้นจะมีผลต่อค่า M_r มาก ก็ต่อเมื่อระยะเวลาการบ่มสั้น เช่น 3 วัน เป็นต้น แต่ถ้าเวลาการบ่มมากขึ้นเป็น 1, 12, 15 สัปดาห์ ผลของความต้านรอบข้างจะมีน้อยต่อค่า M_r ตามรูป

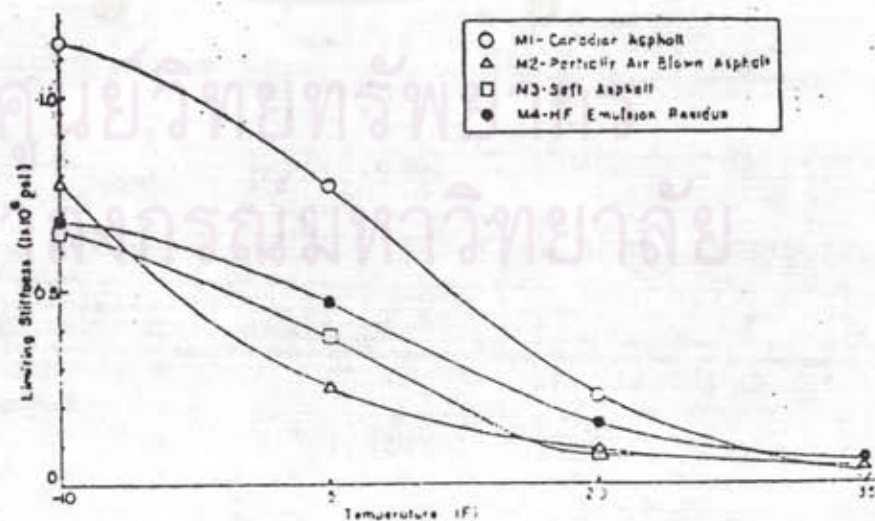
ค. เมื่อทำการเปลี่ยนแปลงอุณหภูมิของตัวอย่างทดลองไปที่ 5°C, 25°C และ 40°C ปรากฏว่า ยิ่งอุณหภูมิสูงขึ้นค่า M_r จะมีค่าลดลง แสดงว่า ยาง CSS-1h มีความไวต่อการเปลี่ยนแปลงอุณหภูมิมาก



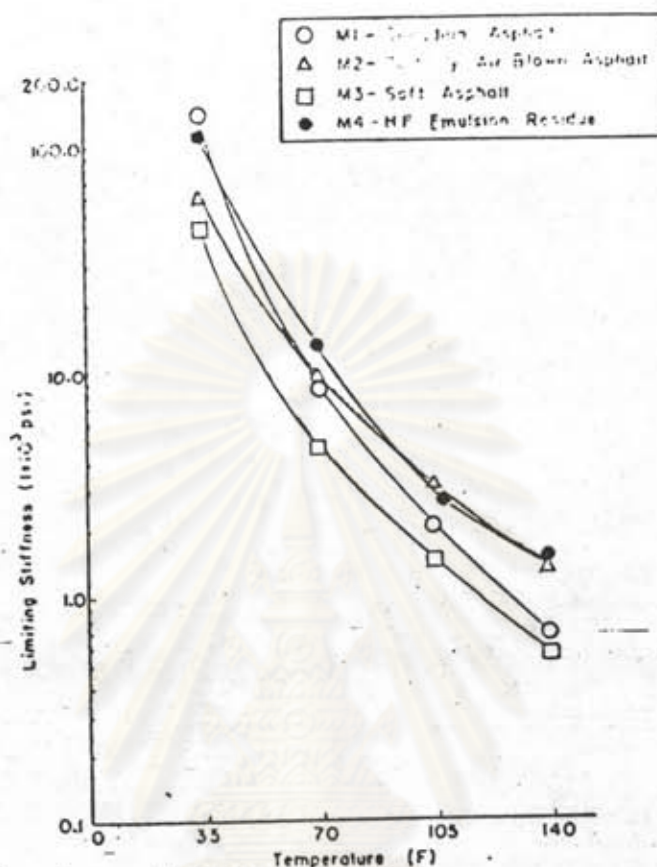
รูปที่ 2.12 แสดงความสัมพันธ์ของค่า Resilient Modulus กับ Bulk stress ของบางมะตอยน้ำซีเมนต์ ss-lh 4.1 %, 4.8 % และ 5.6 % อายุการบ่ม 3 วัน, 1 สัปดาห์และ 3 สัปดาห์ ทดลองโดย Asphalt Institute

2.6.4 ความสัมพันธ์ระหว่าง M_r กับอุณหภูมิ

ได้มีผู้ทำการศึกษาหาความสัมพันธ์นี้หลายคน N.P. Khosla และ W.H. Goetz⁽¹⁷⁾ ก็ได้ทำการศึกษาเกี่ยวกับความไวต่ออุณหภูมิของส่วนผสมแอสฟัลท์ โดยทำการเปรียบเทียบขางมะตอยหลายชนิด มีทั้งพวก Air Blown Asphalt, Soft Asphalt และ High Float Emulsion การทดสอบแบ่งเป็น 2 ช่วง ช่วงแรก ทดสอบที่อุณหภูมิ -23.3°C , -15°C , -6.7°C และ 1.7°C ส่วนช่วง 2 ทดสอบที่อุณหภูมิ 1.7°C , 21.1°C , 40.6°C และ 60°C มีผลตามรูปที่ 2.13 - 2.14 จากรูป จะเห็นได้ว่าสำหรับ Soft Asphalt แล้ว ที่อุณหภูมิต่ำจะมี strain สูง ทำให้ค่า M_r มีค่าต่ำ ในขณะที่ขางชนิดอื่นจะมีค่า M_r สูงกว่า ถ้าพิจารณาให้ถี่แล้ว จะพบว่า Camdian Asphalt จะมี strain ต่ำที่สุด ทำให้ค่า M_r สูงกว่าขางทุกชนิดที่ทดสอบ แต่ที่อุณหภูมิสูง ปรากฏว่าค่า M_r จะมีค่าต่ำที่สุด และถ้าพิจารณาเทียบกับขางมะตอยน้ำชนิด High Float แล้ว ผลที่ได้จะกลับกันที่อุณหภูมิต่ำ ค่า M_r ก็สูง และที่อุณหภูมิสูงค่า M_r ก็สูงกว่าขางชนิดอื่น ซึ่งจะมีพฤติกรรมคล้ายกับพวก Air blown Asphalt จากการทดสอบที่ได้มีพอจะสรุปได้ว่า อุณหภูมิเป็นแฟคเตอร์หนึ่งที่สำคัญมาก ที่จะทำให้เกิดการเปลี่ยนแปลงคุณสมบัติในการนำไปใช้งาน นอกจากนี้แล้วยังจะขึ้นอยู่กับชนิดของขางที่จะนำมาใช้ การตัดเรียงขนาด วิธีการผสม และระยะเวลาในการบ่ม เป็นต้น



รูปที่ 2.13 Limiting Stiffness vs. Temperature for Mixtures M1, Mr, M3, M4

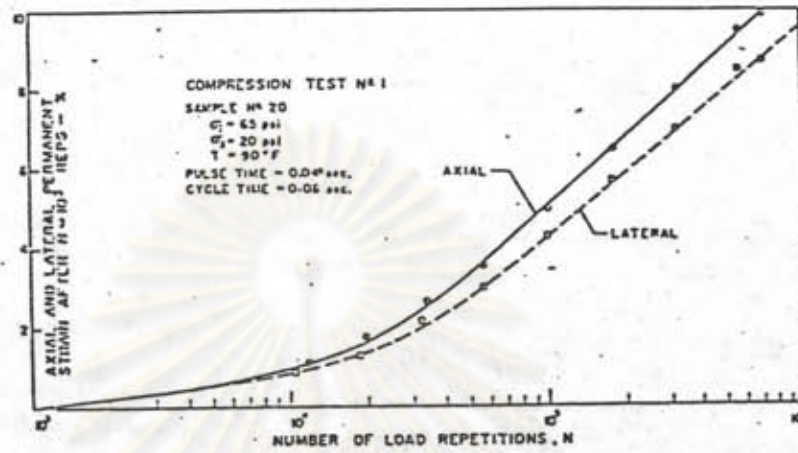


รูปที่ 2.14 Limiting Stiffness vs. Temperature for Mixtures M1, M2, M3, M4

2.6.5 ความสัมพันธ์ของค่าความเครียดกับจำนวนรอบ

ความสัมพันธ์นี้ส่วนใหญ่แล้ว จะทดสอบกับตัวอย่างที่เป็นคาน (Beams) ขนาด $10 \times 10 \times 38$ ซม. สำหรับตัวอย่างขนาดเส้นผ่าศูนย์กลาง 4 นิ้ว สูง 8 นิ้ว ก็ได้มีผู้ทำการทดลองเช่นกัน โดยที่ Ralph Haas และ Frank Meyer ได้ทำการทดลองหาพฤติกรรมของส่วนผสมชนิดนี้ภายใต้น้ำหนักกระทำซ้ำ ผลการทดลองแสดงได้ดังรูปที่ 2.15 การทดลองใช้ยางแอสฟัลท์ซีเมนต์ ทดลองที่อุณหภูมิ 90°C ความถี่ 10 รอบ/วินาที หากการบิดดัดตัวทั้งแนวราบและแนวตั้ง จะเห็นได้ว่าในช่วงแรกหลัง 1,000 รอบไปแล้ว ค่าความเครียดจะเพิ่มขึ้น จนกระทั่งถึงจุดหนึ่งแล้วตัวอย่างเริ่มเกิดความเสียหายค่าความเครียดจะเพิ่มขึ้นอย่างรวดเร็ว ในขณะที่จำนวนรอบเพิ่มขึ้นอีกไม่มาก

Typical permanent strain, compression series.



รูปที่ 2.15 แสดงพฤติกรรมของความเครียดกับจำนวนรอบ จากการทดสอบ Repeated Triaxial Test

ศูนย์วิทยทรัพยากร
 จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย