

203477 Pavement structure

หน่วยแรงที่เกิดในถนน

Stress in Rigid Pavement

Weerakaset Suanpaga

(D.ENG-Candidate)

Department of Civil Engineering
Faculty of Engineering, Kasetsart University
Bangkok, Thailand

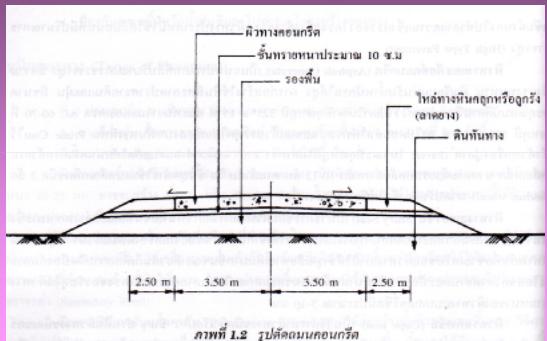
http://pirun.ku.ac.th/~fengwks/pavement/6stress_rigid.pdf

Rigid Pavement

- ทำด้วยปูร์คและซีเมนต์คอนกรีตทางอยู่บนดินเดิม
- อาจมีหรือไม่มีชั้นรองพื้นทางที่ได้
- มีความแข็งแกร่งและมีค่า Modulus of Elasticity สูง
- สามารถรับ荷重หนักได้ดีเป็นบริเวณกว้าง
- Load carrying capacity ขึ้นอยู่กับดั้งเด่นพื้นคอนกรีต



Rigid Pavement



3

ประโยชน์ของชั้นกรวย

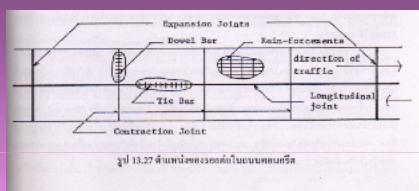
- ปรับผิวรองรับให้เรียบ
- ควบคุมการเดินและการทองตัวของดินเดิม
- เป็นชั้นระบายน้ำที่ดีที่สุดพื้นคอนกรีต ช่วยลดการ pumping
- ใช้เป็นชั้นรองรับเครื่องจักรหนักให้สามารถเคลื่อนที่ไปมาได้ในขณะก่อสร้าง



ไปที่ [Modulus of Subgrade Reaction](#)

4

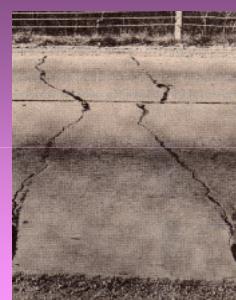
Pumping



คือ “การที่น้ำและดินได้แพร่พื้นคอนกรีตไปรังสรรค์ผ่านทางรอยต่อ รอยแยก หรือที่ขอบของแผ่นพื้นเมืองน้ำหนักกดให้แผ่นพื้นแย่ลงหลังจากน้ำที่ซึม สะสมอยู่ใต้แผ่นพื้นนั้น”

5

Pumping



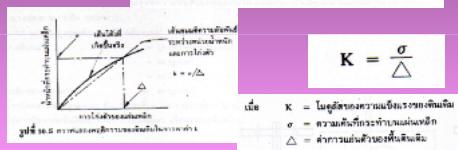
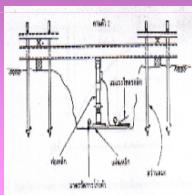
รอยแยกตามยาวในถนนคอนกรีต

สามารถก่อให้โดยการทำ Mud Jack ขณะเดียวันจะต้องเปลี่ยน วัสดุครองไฟล์ทางในแนวราบอยู่อีกหน้า สามารถไหลจากใต้แผ่นคอนกรีตลงสู่ ชั้นโคนน้ำได้อย่างสะดวก

กลับไปหัวข้อ [ประโยชน์ของชั้นกรวย](#)

Modulus of Subgrade Reaction (K)

คือค่าคงที่ที่แสดงถึงความเพิ่มของชั้นดินเดิน ที่ได้โดยวิธีทดสอบหัวกล่อง
แบบล็อก (plate bearing test)



$$K = \frac{\sigma}{\Delta}$$

เมื่อ K = โมดูลัสความแข็งแกร่งของพื้นดิน
 σ = ความดันที่ใช้ในการทดสอบแบบล็อก
 Δ = การย�ตัวที่ได้รับการทดสอบ

7

Radius of Relative Stiffness

เป็นค่าความแข็ง (stiffness) ของพื้นดินกรณีโดยปรีบเทียบกับพื้นดินที่รองรับ

$$l = \sqrt[4]{\frac{Eh^3}{12(1-\mu^2)k}}$$

เมื่อ l = รัศมีของความแข็งแรงสัมพาร์ต์ (นิ้ว) หรือ ซม.

E = โมดูลัสของความยืดหยุ่น (ปอนด์/ตารางนิ้ว) $= 2.8 \times 10^5$ กบ./ตร.นิ้ว $= 4 \times 10^6$ ปอนด์/ตร.นิ้ว

h = ความหนาของพื้นดินกรณี (นิ้ว) หรือ ซม.

μ = อัตราส่วนของมวลๆ ของยกน้ำหนัก $= 0.15$

k = โมดูลัสความแข็งของพื้นดินกรณี modulus of subgrade reaction (ปอนด์/ตร.นิ้ว)

8

Stress ในแผ่นพื้นคอนกรีต

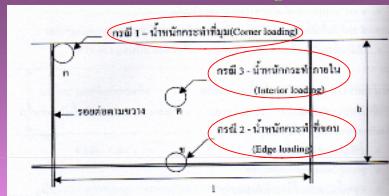
- น้ำหนักบรรทุก (Loading)
- อุณหภูมิของแผ่นพื้นพื้นคอนกรีต
- ความชื้นในแผ่นพื้นคอนกรีต
- การขยายตัวและการบรวมตัวของดิน
- เดิน



9

หน่วยแรงนื้องจากน้ำหนักบรรทุก

(Stresses due to loading)

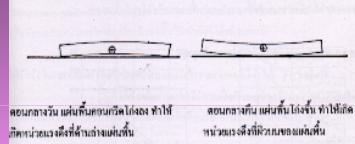
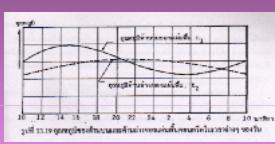


ลักษณะของน้ำหนัก	ลักษณะและที่ต้องของน้ำหนักที่เกิดจากน้ำหนักบรรทุก
ก. น้ำหนักบรรทุกที่ที่มุม	ลักษณะของแผ่นที่เกิดขึ้นในแนวสี่เหลี่ยมที่อยู่ในแนวสี่เหลี่ยมที่มี
ข. น้ำหนักบรรทุกที่ขอบ	ให้น้ำหนักบรรทุก ผ่านลักษณะของแผ่นที่มีที่ต้องบนขอบ
ค. น้ำหนักบรรทุกภายในท่าทางขอบ	ให้น้ำหนักบรรทุก ผ่านลักษณะของแผ่นที่มีที่ต้องที่ต้อง

10

หน่วยแรงนื้องจากอุณหภูมิ

การเปลี่ยนแปลงอุณหภูมิของแผ่นพื้นพื้นคอนกรีตทำให้เกิดการเปลี่ยนลักษณะต่างๆ ดังนี้ 3 ลักษณะ ได้แก่



ก. การรับความร้อนในตอนกลางและการความร้อนในตอนกึ่งของแผ่นที่
คอนกรีตเม็ดไม้อุณหภูมิภายในพื้นดินกรณีไม่เท่ากัน (ที่ Temperature gradient) จึงทำให้เกิดการอุณหภูมิ
โดยที่เม็ดไม้อุณหภูมิภายในพื้นดินกรณีน้ำหนัก มีหลักการดูดหัวใจที่ไม่สามารถจะ
ให้ตัวไว้ได้อย่างชัดเจน น้ำหนักของคอนกรีตและภาระที่มีรั้งของเหล็กยึดทำให้เกิดความร้อน
ที่น้ำหนัก

11

หน่วยแรงนื้องจากอุณหภูมิ

1. น้ำหนักของอุณหภูมิที่กำลังต่อเนื่องกับพื้นดินกรณีและน้ำหนักของน้ำหนักบรรทุก (corner loading)

$$\sigma_c = \frac{0.36P}{h^2} \left[1 - \frac{\sqrt{\frac{a}{l}}}{0.925 + 0.22a/l} \right]$$

2. น้ำหนักของอุณหภูมิที่กำลังต่อเนื่องของขอบ

$$\sigma_e = \frac{0.572P}{h^2} [4 \log_{10}(l/b) + 0.359]$$

3. น้ำหนักของอุณหภูมิที่กำลังต่อเนื่องพื้นดินกรณี (interior loading)

$$\sigma_i = \frac{0.316P}{h^2} [4 \log_{10}(l/b) + 1.069]$$

σ_c = ความต้านทานต่ำของแผ่นพื้นคอนกรีต (ปอนด์/ตารางนิ้ว)

σ_e = ความต้านทานต่ำที่ต้องของน้ำหนักของแผ่นพื้นคอนกรีต (ปอนด์/ตารางนิ้ว)

σ_i = ความต้านทานต่ำที่ต้องของแผ่นพื้นคอนกรีต (ปอนด์/ตารางนิ้ว)

P = น้ำหนักของล้อรถที่กระแทก (ปอนด์)

h = ความหนาของแผ่นพื้นคอนกรีต (นิ้ว)

l = รัศมีของความแข็งแรงสัมพาร์ต์ (นิ้ว)

a = รัศมีของล้อรถ (นิ้ว)

$b = \sqrt{1.6a^2 + h^2} - 0.675h$ (เมื่อ $a < 1.724h$)

$b = a$ (เมื่อ $a \geq 1.724h$)

11

หน่วยแรงเนื่องจากอุณหภูมิ

แรงที่เกิดจากการห่อตัวของแผ่นคอนกรีต (Warping Stress)

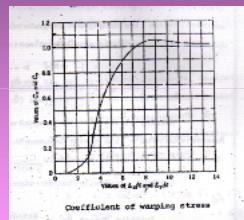
$$\text{Interior stress } \sigma_x = \frac{E\mu\alpha t}{2} \frac{\Delta x + Cx}{1 - \frac{C}{E}} \text{ kg/cm}^2$$

$$\sigma_y = \frac{E\mu\alpha t}{2} \frac{\Delta y + Cy}{1 - \frac{C}{E}} \text{ kg/cm}^2$$

$$\text{Edge stress } \sigma_e = \frac{Cx\mu\alpha t}{2} \text{ kg/cm}^2$$

μ = Modulus of Elasticity kg/cm^2
 ν = Poisson's Ratio
 α_t = Thermal Coefficient of Concrete Per $^{\circ}\text{C}$
 $= 7.5 \times 10^{-6}$
 Δt = ผลต่างอุณหภูมิระหว่างผิวนอกและผิวนอกของพื้นที่ที่ห้องห่อ
 $= 10 ^{\circ}\text{C}$ ห้องห่อ 1 ม.

Cx = Coefficient Base on Lx/t in Devoided Direction
 Cy = Coefficient Base on Dy/t at Right Angle to the Above Direction

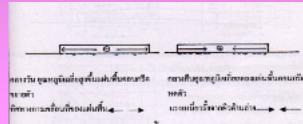


13

หน่วยแรงเนื่องจากอุณหภูมิ

ข. การเปลี่ยนแปลงของอุณหภูมิเคลื่อนภายในแผ่นคอนกรีตทำให้แผ่นพื้นคอนกรีตขยายตัวหรือหดตัวได้ การเคลื่อนที่ระหว่างการขยายหรือหดตัวนี้ถูกด้านหรืออุปกรณ์ที่ยึดไว้ด้วยแรงเสียดทานระหว่างดินกับคอนกรีต

การเห็นได้ว่าลักษณะนี้จะทำให้เกิดหน่วยแรงแผ่นพื้นซึ่งเรียกว่า “Stress due to subgrade restraint”



14

หน่วยแรงเนื่องจากอุณหภูมิ

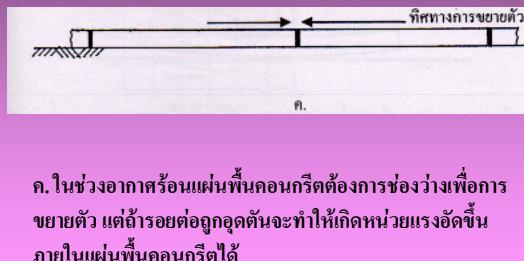
แรงสีเคราะห์ว่าด้วยค่าคงคลัน (Frictional Stress)

$$\sigma_f = \frac{WLf}{24h}$$

เมื่อ σ_f = ความดันของคอนกรีตเนื่องจากแรงเสียดทาน
 W = น้ำหนักของแผ่นคอนกรีต (ปอนด์/ตารางฟุต)
 L = ความยาวของแผ่นคอนกรีต (ฟุต)
 f = ค่าเฉลี่ยสัมประสิทธิ์ความด้านทางของดินเดิม โดยทั่วไปใช้ค่า 1.5
 h = ความหนาของแผ่นคอนกรีต (นิ้ว)

5

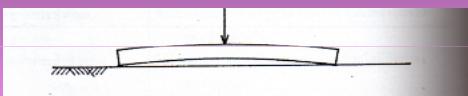
หน่วยแรงเนื่องจากอุณหภูมิ



16

สภาพการณ์ที่ทำให้เกิดหน่วยแรงดึงสูงสุด

ก. น้ำหนักบรรทุกกระทำภายในห้องของแผ่นพื้นในขณะที่แผ่นพื้นถอยลงในเวลากลางวัน

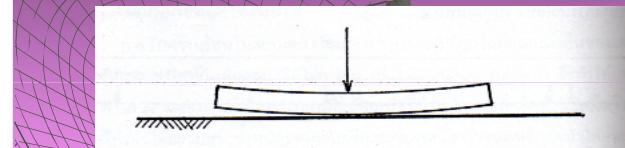


$$\text{หน่วยแรงดึงรวม} = \text{หน่วยแรงดึงจากน้ำหนักบรรทุก} + \text{หน่วยแรงดึงจากอุณหภูมิ} \\ \text{แผ่นพื้นไม่ถอยกัน} - \text{หน่วยแรงดึงจากการเห็นได้ว่าของดินเดิม}$$

17

สภาพการณ์ที่ทำให้เกิดหน่วยแรงดึงสูงสุด

ข. น้ำหนักบรรทุกกระทำภายในห้องของแผ่นพื้นในขณะที่แผ่นพื้นถอยตัวขึ้นในเวลากลางคืน

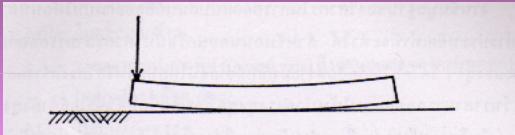


$$\text{หน่วยแรงดึงรวม} = \text{หน่วยแรงดึงจากน้ำหนักบรรทุก} - \text{หน่วยแรงดึงจากอุณหภูมิ} \\ \text{แผ่นพื้นไม่ถอยกัน} + \text{หน่วยแรงดึงจากการเห็นได้ว่าของดินเดิม}$$

18

สภาพการณ์ที่ทำให้เกิดหัวไนยแรงดึงสูงสุด

ก. หัวไนยบรรทุกกระทำที่มุมของแผ่นพื้นในขณะที่แผ่นพื้นไปสัมภึ้นในเวลากลางคืน

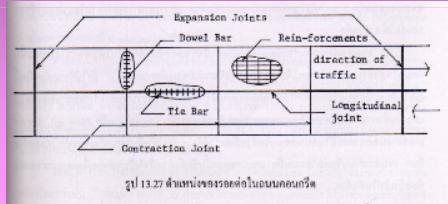


หัวไนยแรงดึงรวม = หัวไนยแรงดึงจากหัวไนยบรรทุก + หัวไนยแรงดึงจากอุณหภูมิ
แผ่นพื้นไม่เท่ากัน + หัวไนยแรงดึงจากการเหนี่ยรั้งของดินเดิน

19

ประเภทของเหล็กเสริมในผิวทางคอนกรีต

- เหล็กเสริมป้องกันการแตกกร้าว (Temperature steel)
- เหล็กกลม (Dowel Bar)
- เหล็กยึด (Tie Bar)



รูป 13.27 ลักษณะของเหล็กที่ใช้ในถนนคอนกรีต

20

Temperature steel

- ป้องกันการหดตัวและขยายตัวของคอนกรีตเมื่อจากอุณหภูมิ สูงเป็นตระหง朗 ทำให้หัวไนยที่ป้องกันการแตกกร้าว เนื่องจากการเปลี่ยนแปลงของอุณหภูมิ และซึ่งติดต่อทางคอนกรีตไม่ให้แยกออกจากกันในการณ์ที่เกิดการแตกกร้าว
- หัวไนยเสริมป้องกันความของแผ่นคอนกรีต หัวจากตัวบานประมาณ 4-5 ซม.
พิจารณาเพื่อความต้านทานตัวบาน 1 เมตร

$$A_s = \frac{WLF}{2f_s}$$



หัวไนยที่

$$W = \text{หัวไนยของแผ่นคอนกรีต, กก./ม}^2$$

$$F = \text{อัตราประดิษฐ์ความต้านทานของหัวไนย}$$

$$\text{แผ่นคอนกรีตตันเดิน} = 1.5$$

$$L = \text{ความยาวของแผ่นคอนกรีต, ม.}$$

$$f_s = \text{ตัวรับหัวไนยที่อยู่ในไฟแนนเชลล์เสริม, กก./ซม}^2$$

$$A_s = \text{หัวไนยเหล็กเสริมต่อความกว้างของแผ่นคอนกรีต 1 เมตร, ซม}^2$$

21

Dowel Bar

- ทำหน้าที่ถ่ายนำหัวไนยแผ่นคอนกรีตแต่ละผืนตามความยาว
- ขนาดของ Dowel Bar ขึ้นอยู่กับความหนาของ slab คอนกรีต
- ปลายครึ่งหนึ่งจะต้องชุบด้วยยาจะมีตอยหรือสี เพื่อป้องกันคอนกรีต เกาะติดแน่น
- ถ้าการหดตัวของคอนกรีตมาก ให้ 50 % แต่เมื่อใช้งานได้สักระยะ ประมาณ 5-10% ค่าหัวไนยก็จะลดลง 40-45%



22

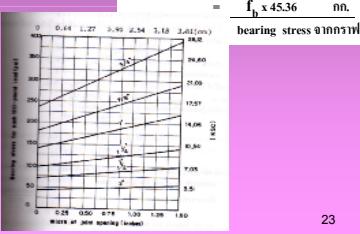
Dowel Bar

$$\text{Relative Stiffness } \beta = \left(\frac{kb}{4EI} \right)^{1/4} \quad f_b = \frac{4-b}{3.0} \quad f_c \text{ psi} = \frac{10.16-b}{7.62} f_c \text{ ksc}$$

$$\text{Deflection } Y_o = \frac{P}{4\beta^3 EI} (2 + \beta Z) \quad Z = \text{ระยะห่างระหว่างแผ่นคอนกรีต}$$

$$\text{Bearing Stress } \sigma = Ky_o \quad \text{Load Transferred/dowel} = \frac{f_b \times 45.36}{\text{bearing stress จากการทดสอบ}}$$

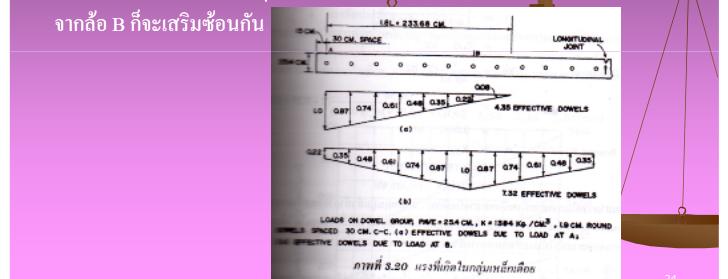
K	= Modulus of dowel Support
$= 4.152 \times 10^4$	กก./ซม. ³
b	= เส้นผ่านศูนย์กลางของหัวไนย, ซม.
E	= โมดูลัสการต้านทานของหัวไนย, กก./พร.ตร.
I	= โมเมนต์สัมมต์ของหัวไนยที่หัวไนยติด ซม. ³
$= \frac{\pi b^4}{4 \cdot 16}$	
e	= Natural Logarithm Base
x	= ระยะห่างของหัวไนยต่อหัวไนยต่อหัวไนยเดียวกัน
P	= แรงดึงหัวไนยเดียวกันไปยังแผ่นคอนกรีต



23

แรงกระทำในกลุ่มเหล็กเดือย

เมื่อมีน้ำหนักจากล้อมากระทำที่บริเวณรองต่อ แรงกระจา逼 ไปยังเหล็กเดือยเส้น อื่น ๆ ที่อยู่ใกล้กันซึ่งมีความลาดตัด โน้มแนวตั้งที่เกิดในเหล็กเดือยจะกระชาก ลดลงไปในระยะ 1.81 จากจุดที่แรงกระทำ กระแสน้ำหนักกระทำมี 2 ล้อ แรงที่เกิด จึงถือว่า B ที่จะเสริมช้อนกัน



ภาพที่ 3.20 แรงกระทำในกลุ่มเหล็กเดือย

24

Tie Bar

เป็นเหล็กยึดระหว่างรอยต่อใน Longitudinal Joint ใช้เหล็กข้ออ้อย
เนื่องจากต้องการแรงยึดเกาะระหว่างแผ่นคอนกรีตซุ่ง ป้องกันภัยแพร่น
คอนกรีตหลุดแยกออกจากกัน

$$A_s = \frac{WLf}{f_s}$$

cm/m²

$$L_s = \frac{2f_s A_s}{\sum o\mu}$$

m

ค่าคงตัวที่	
A_g	= พื้นที่สำหรับติดตั้งเหล็กเสริม, 1 เส้น, 40m ² /m.
W	= บานหนาของผังคอนกรีต, 0.6m ² .
f	= อัตราแรงตึงตัวของเหล็กหàn
=	1.5
L	= ความยาวของแต่ละตอนกาว, m.
t_c	= หนาของเหล็กที่ต้องนำไปปั๊ว, 0.6mm ² .
=	1500 กก./mm ² (SD30)
=	1700 กก./mm ² (SD40)
L_s	= ความยาวของเหล็กหàn, cm.
Σo	= ผิวนอกของแทบทั้ง 1 เส้น, cm.
μ	= ค่าแรงตึงตัวระหว่างผิวคอนกรีตและเหล็กหàn, 0.6mm ² .
=	$2.29 \frac{f_c}{D} \times 25$ กก./mm ² (เหล็กข้ออ้อย)

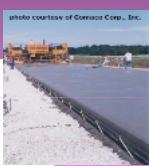


photo courtesy of Conmix Corp., Inc.

25

Thank you for attention

26