

๖๖๖.๘๙๔

๙๓๓๓๗

จ.๓

การผล่องหาอัตราล้วนที่เหมาะสมในการกำหนดค่าเดือนน้ำหนักเบา
ชนิดไม่วันน้ำหนักตามมาตรฐานเดิมที่ก่อสร้าง จากรัฐคุณ
บุญชีเมต์ปอร์ทแลนด์ กราบ และขอไม่ยุคคลิปส์

ปริญญาภินทร์

รอง

ปลัด ผู้รับผิดชอบ

17 S.A. 2539

เสนอต่อท่านรัฐวิสาหกิจสัมพันธ์ศรีราชาเรืองรัตน์ ประจำเดือน พื้นที่เป็นล้วนที่ของบริษัทฯ
ดำเนินการสู่การปฏิญญาการศึกษาตามที่ได้รับ วิชาเอกอุตสาหกรรมศึกษา

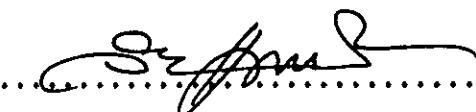
พฤษภาคม 2539

ลิขสิทธิ์เป็นของมหาวิทยาลัยศรีราชาเรืองรัตน์

0.52464

คณะกรรมการควบคุมและคณะกรรมการสอบได้พิจารณาปริญญาในนี้เป็นนี้แล้ว
เห็นสมควรรับเป็นล่วงหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญาการศึกษาตามหน้าที่ วิชาเอก
อุตสาหกรรมศึกษา ของมหาวิทยาลัยครินครินกรวิโรดได้

คณะกรรมการควบคุม

..........ประธาน

(ผศ.ดร. วิชัย แหวนเพชร)

..........กรรมการ

(อาจารย์สุดใจ เนจ้าลีไพร)

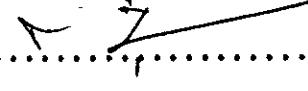
คณะกรรมการสอบ

..........ประธาน

(ผศ.ดร. วิชัย แหวนเพชร)

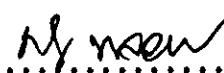
..........กรรมการ

(อาจารย์สุดใจ เนจ้าลีไพร)

..........กรรมการที่แต่งตั้งเพิ่มเติม

(รศ.ดร. พิภพ สุนทรลักษณ์)

นักศึกษาวิทยาลัยอนุญาติให้รับปริญญานิพนธ์ฉบับนี้ เป็นล่วงหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตร
ปริญญาการศึกษาตามหน้าที่ วิชาเอกอุตสาหกรรมศึกษา ของมหาวิทยาลัยครินครินกรวิโรด

..........คณบดีวิทยาลัย

(ดร. ศิริยุภา พูลสุวรรณ)

วันที่ ๓ เดือน พฤษภาคม พ.ศ. ๒๕๓๙

การทดลองหาอัตราส่วนที่เหมาะสมในการกำคองกรีดบล็อกน้ำหนักเบา
ชนิดไม่รับน้ำหนักความมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม จากวัสดุดิน
ปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ ทราย และซีนไม้ดูคาลิบล็อก

นกอัจฉริยะ

๗๐๓

ยุคนาฏ นันร์เจบลิงค์

เสนอต่อมหาวิทยาลัยศรีนครินทร์วิโรฒ ประสาณพิตร เพื่อเป็นส่วนหนึ่งของการศึกษา
ตามผลลัพธ์สร้างมาตรฐานการศึกษามหาบัณฑิต วิชาเอกอุตสาหกรรมการศึกษา

พฤษภาคม ๒๕๓๙

ประวัติย่อสูรุจัย

ชื่อ นางสาวยุคนาร พันธ์จงสิงห์

เกิด วันจันทร์ที่ ๓ เดือน มกราคม พุทธศักราช ๒๕๐๙

สถานที่เกิด อ่าเภอเมือง จังหวัดสุพรรณบุรี

สถานที่อยู่ปัจจุบัน ๑๕๘/๑ ถนนพะลีสิกิรี อ่าเภอประโคนชัย จังหวัดบุรีรัมย์

ตำแหน่งหน้าที่ปัจจุบัน อาจารย์ ๑ ระดับ ๔ ลังกัดกองการมัธยมศึกษา กรมสามัญศึกษา

กระบวนการศึกษาอิเล็กทรอนิกส์

สถานที่ทำงานปัจจุบัน โรงเรียนโนนเจริญพิทยาคม ตำบลโนนเจริญ อ่าเภอข้าวgraf
จังหวัดบุรีรัมย์

ประวัติการศึกษา

พ.ศ. ๒๕๒๑ ประถมศึกษาปีที่ ๖ โรงเรียนชุมชนวัดไผ่ขาวang จังหวัดสุพรรณบุรี

พ.ศ. ๒๕๒๗ มัธยมศึกษาปีที่ ๖ โรงเรียนสганหนาท จังหวัดสุพรรณบุรี

พ.ศ. ๒๕๓๑ ครุศาสตร์นักศึกษาอุดสาหกรรมศิลป์ (เกีย.ภิญญ)

วิทยาลัยครุภัณฑ์จังหวัดบุรีรัมย์

พ.ศ. ๒๕๓๙ การศึกษามหาบัณฑิตอุดสาหกรรมศิลป์

มหาวิทยาลัยคริสต์วิทยา ประเทศไทย ประจำมิตร กรุงเทพมหานคร

**AN EXPERIMENTAL STUDY OF MIXED PROPORTIONING LIGHTWEIGHT HOLLOW
NON - LOAD - BEARING CONCRETE MASONRY UNITS ACCORDING TO
THE INDUSTRIAL STANDARD SPECIFICATION FOR PORTLAND
CEMENT, SAND AND NOTCH PARTICLES OF EUCALYPTUS
CAMALDULENSIS**

AN ABSTRACT

BY

YUKONTHORN PHANJOBSINGH

**Presented in partial fulfillment of the requirements for the
Master of Education degree in Industrial Education
at Srinakharinwirot University**

May 1996

An experimental study of mixed proportioning lightweight hollow non - load - bearing concrete masonry units according to the industrial standard specification for portland cement, sand and notch particles of eucalyptus camaldulensis. By comparing ratio about qualifications in general aspect and compressive strength with industrial standard specification of lightweight hollow non - load - bearing concrete masonry type 2, no control over humidity and there is lighter than concrete masonry in the market. The result of this experimental study found that the best proportion was weight of portland cement 22.57 percent with aggregate of concrete, sand weight 58.72 percent with aggregate of concrete, weight of saturated notch particles of eucalyptus camaldulensis 18.71 percent with aggregate of concrete and water weight 0.40 percent of portland cement or mixed proportion between cement to sand to notch particles of wood were 1 : 2.60 : 0.83 by weight. Because of there were thick peel, size, strength, fitness of whitewash and compressive strength with standard aspect.

A study of relation between compressive strength and mixed proportion of notch particles of eucalyptus camaldulensis and rough sand found that compressive strength with mixed proportion of notch particle of eucalyptus camaldulensis had maximum negative relation and compressive strength with mixed proportion of rough sand had maximum positive relation.

ประกาศคุณภาพ

ปริญานินธ์ฉบับนี้สำเร็จลงด้วยความกรุณาให้คำปรึกษาอย่างตื่นร่องจาก พศ.ตร.วิชัย แหนวนเพชร ประธานกรรมการควบคุมปริญานินธ์ อาจารย์สุลีใจ เนง้าสีไพร กรรมการควบคุม ปริญานินธ์ และ รศ.ดร.พิภพ สุนทรลักษณ์ คณะครุศาสตร์อุตสาหกรรม สถาบันเทคโนโลยี พระจอมเกล้าฯ พระนครเหนือ ที่กรุณาเป็นกรรมการสอบปริญานินธ์ พร้อมทั้งให้ข้อเสนอแนะต่างๆ เพื่อให้ปริญานินธ์ฉบับนี้สมบูรณ์ขึ้น ผู้วิจัยขอรับขอบเขตความเป็นอย่างสูงไว้ ณ ที่นี่ และขอขอบคุณ พอ.กิตติ อุยมาพิชัยน์ ห้องปฏิบัติการเทคโนโลยีการก่อสร้าง สถาบันวิจัยวิทยาศาสตร์ และเทคโนโลยีแห่งประเทศไทย ที่กรุณาให้คำแนะนำ ให้ข้อมูลและเสนอแนะแนวทางการวิจัย

คุณวินัย ชลาียนานนท์ ฝ่ายคونกริตและวัสดุก่อสร้าง กองวิจัย กรมชลประทาน ที่กรุณาช่วยเหลือในการนาข้อมูลเบื้องต้นและอนุเคราะห์เครื่องมือวิจัย
คุณสมชัย เบญจชัย นักวิชาการป่าไม้ ๕ กองวิจัยผลิตผลป่าไม้ กรมป่าไม้ ที่กรุณาให้ข้อมูลอนุเคราะห์เครื่องมือและแนะนำแนวทางการวิจัย

คุณอนุชิต กิจสวัสดิ์ นักวิทยาศาสตร์ ๗ กองการวิจัย คุณสรารเลริก วิชานครและช่างรายการกรมวิทยาศาสตร์บริการ กระทรวงวิทยาศาสตร์เทคโนโลยีและการผลิตงาน ที่กรุณาช่วยเหลือและอนุเคราะห์เครื่องมือ อุปกรณ์ในการดำเนินการวิจัย

คุณมนตรี ศรีศิริ ฝ่ายวิเคราะห์ทดสอบทางวิศวกรรม กรมวิทยาศาสตร์บริการ ที่กรุณาช่วยเหลือในการทดสอบเพื่อเก็บข้อมูล

อาจารย์พงศ์ศักดิ์ สรรสลั่นพศ์ พัฒนาเนื่องชาบปริญญา โทอุตสาหกรรมศึกษาทุกท่านที่ให้กำลังใจ และความช่วยเหลืออย่างเต็มที่ตลอดมา

และสุดท้ายนี้ ผู้วิจัยขออ้อมระลึกถึงพระคุณของบิดา มารดา ครู-อาจารย์คณะอุตสาหกรรมศึกษา มหาวิทยาลัยเทคโนโลยีคริสต์วิโรจน์ และกรรมสามัญศึกษาที่ให้ความรู้ ให้กำลังใจ และกำลังทรัพย์สินปลดหนี้จากการศึกษาของผู้วิจัยตลอดมา พระคุณน้ำที่เปรียบมิได้

ยุคธรรม พันธุ์เจบลิงห์

สารบัญ

บทที่	หน้า
1 บทนำ	1
ภูมิหลัง	1
ความมุ่งหมายของการวิจัย	4
ความสำคัญของการวิจัย	4
ขอบเขตของการวิจัย	5
นิยามเดิมๆ เผ่า	8
สมมุติฐาน	10
2 เอกสารและงานวิจัยที่เกี่ยวข้อง	11
ความรู้เกี่ยวกับค่อนกริต	12
ลักษณะของค่อนกริต	12
ชีเมนต์เพลต	12
มวลรวมของค่อนกริต	13
อัตราส่วนผสมของค่อนกริต	14
การบ่มค่อนกริต	29
ค่อนกริตบล็อก	30
ลักษณะของค่อนกริตบล็อก	31
กระบวนการผลิตค่อนกริตบล็อก	37
การพัฒนาต้านทานน้ำทึบของค่อนกริตบล็อก	44
การเสริมเหล็กในงานค่อนกริตบล็อก	45
ปุนชีเมนต์ปอร์ทแลนด์	48

บทที่	หน้า
ไม้ยุคอลิปต์สกามาลดูเลนชีล	49
ลักษณะชีนไม้	51
ความรู้เรื่องไม้ยุคอลิปต์สกับปุนซีเมนต์	52
อัตราส่วนผสม	53
การหาอัตราส่วนของน้ำในส่วนผสม	54
3 วิธีดำเนินการศึกษาดันคว้า	55
ศึกษาแหล่งข้อมูลและวางแผนการทดลอง	55
จัดทำวัสดุ เครื่องมือและอุปกรณ์การทดลอง	56
ทำการทดลองหาอัตราส่วนที่เหมาะสมในการทำคอนกรีตบล็อกน้ำหนักเบา	
ชนิดไม่รับน้ำหนักตามอัตราส่วนที่กำหนด	57
ทำการทดสอบคุณลักษณะของคอนกรีตบล็อกชนิดไม่รับน้ำหนัก	58
การวิเคราะห์ข้อมูลและผลิตที่ใช้ในการวิเคราะห์ข้อมูล	62
การทดสอบอัตราส่วนที่เหมาะสมในการทำคอนกรีตบล็อกน้ำหนักเบา	
ชนิดไม่รับน้ำหนัก	67
4 ผลการวิเคราะห์ข้อมูล	68
การวิเคราะห์ลักษณะที่นำไปของคอนกรีตบล็อกชนิดไม่รับน้ำหนัก	68
การวิเคราะห์ตัวแปรที่ต้านทานแรงอัด เมื่อคอนกรีตบล็อกมีอายุ 28 วัน	73
การวิเคราะห์ความสัมพันธ์ระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผสม	
ของชีนไม้ยุคอลิปต์สกับทรายหยาบ	74

บทที่	หน้า
5 สรุป อภิปรายผล และข้อเสนอแนะ	76
ความมุ่งหมายของการวิจัย	76
เครื่องมือที่ใช้ในการวิจัย	77
การดำเนินการวิจัย	77
การวิเคราะห์ข้อมูล	78
สรุปผลการวิจัย	78
อภิปรายผล	80
ข้อเสนอแนะ	82
 บรรณานุกรม	84
 ภาคผนวก	
ตอน ๑	90
ตอน ๒	99
 ประวัติผู้วิจัย	108

บัญชีการงาน

ตาราง

หน้า

1 อัตราส่วนรายหัวงบปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ ทราย ซีนีไม้ยูคาลิปตัส และน้ำประปา ที่ใช้ผสมเพื่อหาอัตราส่วนที่เหมาะสมในการก่อถอนกริตบล็อกน้ำหนักเบา ชนิดไม่รับน้ำหนัก	7
2 อัตราส่วนของคอนกรีตที่นิยมใช้งานประเภทต่าง ๆ	15
3 ขนาดใหญ่สุดของวัสดุผสมพวยยาน (หิน) สำหรับงานก่อสร้างประเภทต่าง ๆ	17
4 แสดงกำลังอัดของคอนกรีตกับปริมาณน้ำเป็นลิตรต่อปูนซีเมนต์ 1 ถุง	19
5 เปรียบเทียบกำลังอัดของคอนกรีตที่ใช้ส่วนผสมจากปูนซีเมนต์ประเภทต่าง ๆ	20
6 ค่าความยุบตัวของคอนกรีตที่เหมาะสมกับงานคอนกรีตประเภทต่าง ๆ	21
7 แสดงปริมาณน้ำเพื่อใช้ผสมคอนกรีตจำนวน 1 ลูกบาศก์เมตร โดยใช้หิน ขนาดใหญ่สุดขนาดต่าง ๆ กันตามเกณฑ์การยับตัว	22
8 แสดงปริมาณของหินในส่วนผสมคอนกรีตหนึ่งหน่วยปริมาตรที่ล้มพังร่องกับ ค่าแห่งความละ เอียงของทรายและขนาดใหญ่สุดของหิน	24
9 แสดงคุณสมบัติของทรายและหินที่ใช้ในการออกแบบล้วนผสมของคอนกรีต สำหรับงานก่อสร้างอาคาร	26
10 ความต้านทานแรงอัดของคอนกรีตบล็อกชนิดไม่รับน้ำหนักตามมาตรฐาน มอก. 58 - 2533	59
11 รายงานผลการตัวร่วงล้อบผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมคอนกรีตบล็อกชนิดไม่รับน้ำหนัก : มอก. 58 - 2533	63

12	เปรียบเทียบผลการตรวจสอบของคอกปรับลือกชนิดไม่รับน้ำหนัก จากส่วนผสมปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ ทราย และชิ้นไม้ยูคาลิปตัส เทียบกับมาตรฐาน มอก. 58 - 2533	65
13	การวิเคราะห์ขนาด เกณฑ์ความคลาดเคลื่อน และลักษณะทั่วไปของคอกปรับลือกชนิดไม่รับน้ำหนัก จากวัตถุในปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ ทราย และชิ้นไม้ยูคาลิปตัส เทียบกับมาตรฐาน มอก. 58 - 2533	69
14	การวิเคราะห์ความต้านทานแรงอัดของคอกปรับลือกชนิดไม่รับน้ำหนัก จากวัตถุในปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ ทราย และชิ้นไม้ยูคาลิปตัส เทียบกับมาตรฐาน มอก. 58 - 2533	72
15	ผลการวิเคราะห์ขนาด เกณฑ์ความคลาดเคลื่อน ลักษณะทั่วไป และความต้านทานแรงอัดของคอกปรับลือกชนิดไม่รับน้ำหนัก จากวัตถุในปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ ทราย และชิ้นไม้ยูคาลิปตัส สูตรที่ 4 (ทดสอบช้า) เทียบกับมาตรฐาน มอก. 58 - 2533	80
16	รายงานผลการตรวจสอบผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมคอกปรับลือกไม่รับน้ำหนัก : มอก. 58 - 2533 หมายเลขตัวอย่าง สมอ./58- 1 ประเภท ไม่ควบคุมความชื้น ขนาด 70 x 190 x 390 มิลลิเมตร	91
17	รายงานผลการตรวจสอบผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมคอกปรับลือกไม่รับน้ำหนัก : มอก. 58 - 2533 หมายเลขตัวอย่าง สมอ./58- 2 ประเภท ไม่ควบคุมความชื้น ขนาด 70 x 190 x 390 มิลลิเมตร	93
18	รายงานผลการตรวจสอบผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมคอกปรับลือกไม่รับน้ำหนัก : มอก. 58 - 2533 หมายเลขตัวอย่าง สมอ./58- 3 ประเภท ไม่ควบคุมความชื้น ขนาด 70 x 190 x 390 มิลลิเมตร	95

19 รายงานผลการตรวจสอบผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมคอนกรีตบล็อกไม่ร้อนน้ำหนัก :

มอก. 58 - 2533 หมายเลขที่วอย่าง สมอ./58- 4 ประจำก

ไม่ควบคุมความชื้น ขนาด 70 x 190 x 390 มิลลิเมตร 97

หน้าร่องประกอบ

ภาคประกอบ	หน้า
1 แสดงกระบวนการผลิตคอนกรีต	29
2 คอนกรีตบล็อกแบบกลวงชนิดรับน้ำหนัก	31
3 คอนกรีตบล็อกแบบกลวงชนิดไม่รับน้ำหนัก	32
4 คอนกรีตบล็อกชนิดและขนาดต่าง ๆ ที่ผลิตขึ้นในประเทศไทย	33
5 เครื่องผสมคอนกรีตเพื่ออัดคอนกรีตบล็อกแบบใช้แรงคน	37
6 เครื่องอัดคอนกรีตบล็อกแบบใช้แรงคน	38
7 ขั้นตอนในการผลิตก้อนคอนกรีตบล็อกโดยใช้เครื่องผลิตคอนกรีตบล็อกแบบใช้แรงคน	39
8 เครื่องผสมคอนกรีตเพื่ออัดคอนกรีตบล็อกแบบใช้ไฮดรอลิค	40
9 เครื่องอัดคอนกรีตบล็อกแบบไฮดรอลิค	41
10 ขั้นตอนในการผลิตก้อนคอนกรีตบล็อกแบบใช้ไฮดรอลิค	43
11 แสดงตำแหน่งการเสริมเหล็กโพล' (dowel)	46
12 การก่อผังและการเสริมเหล็กโพล'	47
13 กรรมวิธีก่อผังคอนกรีตบล็อกเสริมเหล็ก	48
14 แผนภูมิแสดงความสัมพันธ์ระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผสมของก๊าซอัตราส่วนผสมของชิ้นไม้ยูคาลิปตัสและกรายหาร	66
15 กราฟความสัมพันธ์ระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผสมของชิ้นไม้ยูคาลิปตัส	74
16 กราฟความสัมพันธ์ระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผสมของกรายหาร	75

ภาคประกอบ	หน้า
17 แสดงชีนไม้ยุคลิปตัลที่แปรรูปด้วยเครื่องกำชีนไม้สับ	100
18 แสดงการแปรรูปชีนไม้สับเป็นชีนไม้ด้วยเครื่องบดหยาบ	100
19 แสดงชีนตอนการหาความชื้นของชีนไม้ยุคลิปตัล	101
20 แสดงชีนไม้ที่พร้อมจะทดลอง	102
21 แสดงการซึ่งน้ำหนักก้อนตราล้วนผลม	102
22 แสดงการคุกเคล้าชีนไม้กับน้ำให้ชีนไม้อิ่มตัว	102
23 แสดงการผสมอัตราส่วนด้วยเครื่องผสมคอนกรีตขนาดเล็ก	103
24 แสดงอัตราส่วนผสมที่พร้อมจะนำไปอัดก้อนคอนกรีตบล็อก	103
25 แสดงการเทอัตราส่วนผลมลงในแบบคอนกรีตบล็อก	103
26 แสดงการอัดก้อนคอนกรีตบล็อกโดยใช้แรงคน	104
27 แสดงการตันก้อนบล็อกออกจากแบบ	104
28 แสดงการล้ำเลียงคอนกรีตบล็อกไปวางเรียงพื้นไว้	104
29 แสดงลักษณะของคอนกรีตบล็อกที่ได้จากการทดลอง	105
30 แสดงรอยแตกของคอนกรีตบล็อกในสูตรที่ 5 ซึ่งไม่สามารถนำไป ทดลองได้	105
31 แสดงเครื่องมือทดสอบกำลังอัด	105

บทที่ ๑

บทนำ

ภูมิหลัง

ที่อยู่อาศัยเป็นปัจจัยพื้นฐานที่สำคัญอย่างหนึ่งของมนุษย์ที่ยังคงมีความต้องการอยู่ในระดับสูง ทั้งนี้เป็นผลเนื่องมาจากจำนวนประชากรที่เพิ่มขึ้น ประกอบกับลักษณะการขยายตัวของครัวเรือน ที่มีลักษณะ เป็นครอบครัวเดียว โดยแยกไปตั้งครอบครัวใหม่มากขึ้น ดังนั้นความต้องการที่อยู่อาศัย จึงเพิ่มขึ้นโดยตลอด เมื่อผู้จัดการถึงวัสดุที่ใช้ในการก่อสร้างพบว่า ไม่ซึ่งเป็นวัสดุที่สำคัญอย่างหนึ่ง ในการก่อสร้างอาคารบ้านเรือน ยังคงมีความจำเป็นสำหรับการก่อสร้างในขณะที่ก่อรัพยารป้าไม้ ของประเทศไทย ในมูลค่าอันเนื่องมาจากพระราชกำหนดปฏิปักษ์พุทธศักราช 2532 จนถึง แกลงการณ์ของประเทศไทยที่ยกเลิกสัมปทานทำไม้กับประเทศไทย เมื่อวันที่ ๑ มกราคม พุทธศักราช 2537 ทำให้ปริมาณไม้ที่นำมาป้อนตลาดลดลงและ เป็นผลให้ราคามีสูงขึ้นตามภาวะการขาดแคลนไม้ ส่งผลให้ต้นทุนของภาคอุตสาหกรรมการก่อสร้างสูงตามไปด้วย โดยเฉพาะในพื้นที่ต่างจังหวัดจะมี สัดส่วนการใช้ไม้สูงกว่าในเขตกรุงเทพมหานครและปริมณฑล (กรมป่าไม้. ๒๕๓๔ : บทสรุปย่อ) จึงทำให้ภาครัฐและหน่วยงานเอกชนมีการตั้งตัวและสนับสนุนให้มีการศึกษาและวิจัยเพื่อหาวัสดุอื่น เช่น แผ่นไนโตรอัต แผ่นฟางอัด แผ่นเซลโลฟาร์ต คอนกรีตบล็อก อิฐ ตินชิเมนต์ เป็นต้น มาทดแทนไม้ หรือลดปริมาณการใช้ไม้ลง หรือหันไปใช้ประโยชน์จากไม้โตเร็ว เช่น ไม้ยูคาลิปตัส ไม้สน ไม้ยางพารา ไม้ลั่นเตาช้าง ไม้กระถินยักษ์ เป็นต้น อย่างไรก็ตามในเชิงทางคุณภาพแล้ววัตถุคง ตั้งกล่าว ประเทศไทยยังมีรายได้อยู่ในระดับต่ำ ประกอบกับขาดความรู้ทางด้านเทคโนโลยีการและ เครื่องมือเครื่องจักรที่ก่อสร้าง ดังนั้นแนวทางการพัฒนาวัสดุก่อสร้างในชนบทจึงเน้นเทคโนโลยี ที่เหมาะสม ผนวกกับการใช้วัสดุในท้องถิ่นเพื่อลดปริมาณความต้องการ ลดการใช้ไม้หรือใช้ไม้

ให้เกิดประโยชน์สูงสุดและลดต้นทุนการผลิตให้มากที่สุด

ค่อนกรีตบล็อกไม่รับน้ำหนักเป็นวัสดุก่อผังเพื่อท่อแทนไม้ ซึ่งเป็นส่วนประกอบของโครงสร้างที่กำลังเป็นที่นิยมใช้กันมากในวงการก่อสร้าง เนื่องจากมีข้อดีหลายประการ ได้แก่ ขนาดและคุณภาพที่เป็นมาตรฐาน มีความแข็งแรงและทนทานดี มีคุณสมบัติกันไฟและระยะห่าง ความร้อนให้กับตัวอาคารได้ ทึ้งยังง่ายและสะดวกต่อการวางแผ่น ก่อจ่าย ใช้เวลาในการก่อตัวอยกว่าการก่ออิฐมวล นอกจากนี้ยังให้ความสวยงามได้อย่างเพียงพอโดยไม่ต้องฉาบปูนหรือทาสี (ประดิษฐ์ ภูลประสูตร. 2536 : 192) การใช้ค่อนกรีตบล็อกชนิดไม่รับน้ำหนักขนาด $70 \times 190 \times 390$ มิลลิเมตร มีน้ำหนักตัวเอง $6.5 - 7$ กิโลกรัม ยังคงประสิทธิภาพด้านน้ำหนักของตัวเองเมื่อนำมา ก่อสร้าง เพราะจำเป็นต้องเพิ่มขนาดของฐานราก เสา คานและเหล็กเสริมแรง เพื่อให้สามารถรับน้ำหนักของกำแพงค่อนกรีตบล็อกด้วย ยกตัวอย่างเช่น ค่อนกรีตบล็อกชนิดไม่รับน้ำหนักขนาด $70 \times 190 \times 390$ มิลลิเมตร เมื่อคิดรวมปูนก่อหนา 10 มิลลิเมตร จะใช้ 12.5 ก้อนต่อ 1 ตารางเมตร ฐานราก เสา คานและเหล็กเสริมจะต้องคำนวณให้รับน้ำหนักบรรทุกคงที่ (dead load) ได้ไม่น้อยกว่า 100 กิโลกรัมต่อ 1 ตารางเมตร (ดีแทค บล็อก. ม.ป.ป. : ชี - 11 ; สันนิ เชริกเพา แอนด์ วินิท ช้อวิเชียร. 2530 : 29) ดังนั้นราคาก่อสร้างโดยรวมจึงยังคงสูงอยู่ ซึ่งในต่างประเทศใช้ค่า ริดเบา (lightweight concrete) ในงานโครงสร้างที่สำคัญเพื่อลดน้ำหนักอาคาร และส่งผลให้เป็นการประหยัดต้นทุนโดยรวมอย่างได้ผลมากแล้ว ในประเทศไทยมีการวิจัยและพัฒนาค่อนกรีตประเภทนี้บ้างแล้วแต่ยังไม่มีการใช้แพร่หลาย เพราะกรรมวิธีในการผลิตยังยากและราคาแพงกว่าค่อนกรีตธรรมชาติ (ชัชวาลย์ เศรษฐบุตร. ม.ป.ป. : ไม่มีเลขหน้า)

ไม้ยูคาลิปตัสคามาลูค่าเลสซิส (*eucalyptus camaldulensis*) เป็นไม้โตเร็วที่กำลังได้รับการสนับสนุนและเป็นที่นิยมปลูกกันในภาคเอกชนและเกษตรกรทั่วไป ปัจจุบันนำมาใช้ทำฟันเพาถ่าน ทำไม้เสาเข็ม ท้าวเยื้อกราด ราคาเฉลี่ยประมาณตันละ 549 บาท (กรมป่าไม้. : 2536) จากผลการศึกษาและทดสอบของ สมชัย เบญจชัย (2534 - 2535) พบว่าไม้ยูคาลิปตัสสามารถเกะยักกับปอร์ทแลนด์ซีเมนต์ได้ เมื่อยูไนเต็ดของชิ้นไม้ลายขนาดคละกันไป

โดยอาศัยหลักการเดียวกันขนาดของหินที่ใช้ผสมคอนกรีต ซึ่งในทางคونกรีตเทคโนโลยีถือว่าไม่มีที่ใช้ผสมกับชิ้นเมนต์เป็นมวล (aggregate) ชนิดหนึ่ง ซึ่งสามารถนำไปพัฒนาและผลิตเป็นแผ่นไม้อัดชิ้นเมนต์เพื่อทดแทนไม้ได้จริงในระดับอุตสาหกรรมแล้ว ซึ่งผลิตภัณฑ์ที่ได้จะมีน้ำหนักเบา คุณสมบัติได้น้อยกว่าไม้จริง เป็นจำนวนมากกันเรียงและความร้อน ทนทานต่อการทำลายของแมลงเห็ดราและการเผาไหม้ได้ดี (สมชัย เบญจชัย. 2535 : ๓ ; อ้างอิงมาจาก Maloney. 1977 ; Ahn. and Moslemi. 1980 : 77 - 82 ; Abdul Rashid. 1985 : 168 - 174) จากผลการวิจัยเพื่อกำคอนกรีตบล็อกน้ำหนักเบา ราคาถูก พบว่า ชี้เลือย (fine sawdust) และชิ้นไม้เล็ก ๆ (notch particles) ของไม้สันธนิดหนึ่ง (white spruce) สามารถทดแทนมวลน้ำหนักเบา (lightweight aggregate) ในการกำคอนกรีตบล็อกได้ถึงร้อยละ 50 โดยราคาต่อก้อนถูกกว่าคอนกรีตบล็อกที่ผลิตเพื่อจำหน่ายในท้องตลาด (Shokry, Hatzinikolas and Zmave. 1992 : 57 - 64)

อัตราส่วนผสมของคอนกรีตโดยทั่วไปจะมีปริมาณปูนชิ้นเมนต์ร้อยละ 7 - 14 น้ำร้อยละ 15 - 20 และวัสดุผสมคละ ได้แก่ กระาย หินหรือกรวด ร้อยละ 66 - 78 (ประเทศ คุณประสุตร. 2536 : 80) จากการทดลองผลิตวัสดุก่อสร้างจากເກົ່າແກລບແຍກດສອບການໃຊ້ງານ พบว่า อัตราส่วนกระายในงานคุณกรีตที่ได้แรงกดตามมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมคุณกรีตบล็อกไม่รับน้ำหนักเท่ากับร้อยละ 33.33 โดยน้ำหนัก หรือคิดเป็นร้อยละ 40 ของวัสดุผสมคละ (กรมวิทยาศาสตร์บริการ. 2529 : ๓)

ในการศึกษาครั้งนี้ ผู้วิจัยอาศัยเหตุผลที่ว่า ไม้ยูคาลิปตัสมีคุณสมบัติเหมาะสมในการผสมกับปูนชิ้นเมนต์ ประกอบกับเป็นไม้ไทรเข็มที่กำลังได้รับความนิยมปลูกในปัจจุบันและมีราคาถูก จึงต้องการทดลองหาอัตราส่วนที่เหมาะสมของคุณกรีตบล็อกน้ำหนักเบาชนิดไม่รับน้ำหนักจากส่วนผสมปูนชิ้นเมนต์ ปอร์ตแลนต์ประเภท ๑ กระายและชิ้นไม้ยูคาลิปตัส โดยอัตราส่วนดังกล่าวมีลักษณะทั่วไปและความต้านทานแรงอัดตามมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมคุณกรีตบล็อกชนิดไม่รับน้ำหนักประเภท ๒ ไม่ควบคุมความชื้น หรือ มาก. 58 - 2533 โดยคุณกรีตที่ได้มีน้ำหนักเบากว่าคุณกรีตที่จำหน่ายในห้องทดลอง คุณค่าที่นักวิชาชีวภาพได้ทดสอบจากการพัฒนาวัสดุก่อสร้างให้มีน้ำหนักเบากลาง อันเป็นการลดต้นทุนการก่อสร้างโดยรวมแล้ว ยังเป็นตัวเลือกใหม่ในการผลิตวัสดุก่อสร้างที่ได้มาตรฐานเพื่อสนอง

ความต้องการของประชาชนในชนบท โดยใช้วัตถุดินที่มีอยู่แล้วมากมายในท้องถิ่นทำให้ต้นทุนในการผลิตถูกลง

ความมุ่งหมายของการวิจัย

งานวิจัยนี้ เป็นการทดลองใช้ชิ้นไม้ยูคาลิปตัสบดย่อยละเอียด ผ่านตะแกรงขนาด 3/8 นิ้ว หรือประมาณ 10 มิลลิเมตร ผสมกับปูนซีเมนต์และกรายหยาบ โดยมีวัตถุประสงค์ดังนี้

1. หาอัตราส่วนที่เหมาะสมของคอนกรีตบล็อกน้ำหนักเบาชนิดไม่รับน้ำหนัก จากวัตถุดินปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ ทราย และชิ้นไม้ยูคาลิปตัส โดยมีคุณลักษณะด้านลักษณะที่นำไปและความต้านทานแรงอัด ตามมาตรฐานสำนักงานมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม
2. ศึกษาความล้มเหลวระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผสมของชิ้นไม้ยูคาลิปตัส และกรายหยาบ

ความสำคัญของการวิจัย

1. สามารถนำผลการทดลองไปผลิตคอนกรีตบล็อกชนิดไม่รับน้ำหนักที่มีน้ำหนักเบากว่าที่มีในท้องตลาดซึ่งจะช่วยลดน้ำหนักโครงสร้างและพนังของสิ่งก่อสร้าง และส่งผลให้เป็นการประหยัดต้นทุนการก่อสร้างโดยรวม

2. เป็นการใช้ทรัพยากรธรรมชาติอย่างคุ้มค่า และสามารถสร้างชิ้นทดสอบส่วนที่ถูกใช้ได้ในระยะสั้น เพราะใช้ไม้ที่โตเร็วและปลูกทดแทนได้ง่ายเมื่อเทียบกับหิน ซึ่งมีอาจสร้างชิ้นทดสอบได้ และช่วยส่งเสริมการปลูกป่า

3. เป็นการสนับสนุนการใช้แรงงานภายในครอบครัว เพื่อช่วยแก้ไขปัญหาการว่างงานของแรงงานในชนบท เพราะสามารถนำผลการทดลองไปพัฒนาเป็นอาชีพเสริมเพิ่มรายได้อีกด้วยหนึ่ง

ขอทราบการวิจัย

การวิจัยนี้จะทำภายใต้ขอบเขตดังต่อไปนี้

1. คุณลักษณะที่ต้องการตามมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมคอนกรีตบล็อกชนิดไม่รับน้ำหนัก

(มอก. 58 - 2533 : 11 - 13)

1.1 ลักษณะทั่วไป

1.1.1 ต้องแข็งแรง ปราศจากรอยแตกร้าวหรือล่วนเสียอื่นใดอันเป็นอุปสรรค ท่องากออย่างถูกต้องหรือทำให้สิ่งก่อสร้างเสียกำลังหรือความคงทนกาว ยกเว้นรอยร้าวเล็กน้อย ที่มักเกิดขึ้นในกรรมวิธีผลิตตามปกติหรืออยู่ปริ เล็กน้อย เนื่องจากวิธีการเคลื่อนย้ายหรือขนล่ง อย่างธรรมชาติ

1.1.2 ต้องมีผิวน้ำหยาบพอควรแก่การจับยืดของปูนฉาบหรือปูนแต่ง ได้อย่างดี

1.2 ความต้านทานแรงอัด

1.2.1 ค่าความต้านทานแรงอัดเฉลี่ยของคอนกรีตบล็อก ๕ ก้อน ไม่น้อยกว่า

2.5 เมกะพาสคัล

1.2.2 ค่าความต้านทานแรงอัดของคอนกรีตบล็อกแต่ละก้อน ไม่น้อยกว่า 2.0

เมกะพาสคัล

2. อัตราส่วนผสมระหว่างปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ ทราย และชิ้นไม้ยูคาลิปตัส จะกำหนดให้ปริมาณปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์และน้ำมีสัดส่วนคงที่ ส่วนทรายมีปริมาณมากผันกับชิ้นไม้ยูคาลิปตัส โดยเริ่มอัตราส่วนผสมตามวิธีการทดลองหาอัตราส่วนที่เหมาะสมในการทำคอนกรีตบล็อกชนิดไม่รับน้ำหนักจากเก้าแก่นของกรมวิทยาศาสตร์บริการ (2529 : 3) ดือเริ่มสูตรทดลองที่ ๑ จากอัตราส่วนปูนซีเมนต์ต่อทราย เท่ากับ ๑ : ๓ โดยน้ำหนัก และอัตราส่วนผสมปูนซีเมนต์ต่อไม้ เท่ากับ ๗๐ : ๓๐ โดยน้ำหนัก (สมชัย เนญจชย. 2535 : ๗ ; อ้างอิงมาจาก Simatupang, Schwarz and Broker. 1978 : ๒๑) ได้อัตราส่วนผสมเท่ากับ ๑ : ๓ : ๐.๔๓ โดยน้ำหนักเพียงปริมาณกันของทรายกับชิ้นไม้ยูคาลิปตัส สูตรทดลองจะ ร้อยละ ๓ ได้มาจากการทดลองคอนกรีตทั่วไป ซึ่งกำหนดปริมาณมวลรวมแตกต่างกันประมาณร้อยละ ๕ แต่ผู้วิจัยเห็นว่า

มวลผลมูลค่าซึ่งได้แก่ชื่นไม้ยุคลิปตัลไม้ได้ผ่านการร่อนดัดขนาด ประกอบกับต้องการศึกษาความสัมพันธ์ระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผสมของชื่นไม้ยุคลิปตัลและทรายหยาดด้วยจึงกำหนดปริมาณผักผันของทรายกับชื่นไม้ยุคลิปตัลเป็นสูตรทดลองละ ร้อยละ 3 และในสูตรทดลองที่ 10 ได้ใช้หลักการจากการทดลองผลิตวัสดุก่อสร้างและทดสอบการใช้งาน (กรมวิทยาศาสตร์บริการ. 2529 : 3) ว่าอัตราส่วนทรายในงานคอนกรีตที่ได้แรงกดตามมาตรฐานผลลัพธ์ที่อุตสาหกรรมคอนกรีตบล็อกไม่รับน้ำหนัก ประมาณร้อยละ 40 ของวัสดุผลมูลค่า จึงได้กำหนดสูตรทดลองถึงสูตรที่ 10 ซึ่งมีอัตราส่วนทรายร้อยละ 40.72 ดังแสดงในตาราง 1

3. คอนกรีตบล็อกที่ได้จากการทดลองเมื่อนำไปคือเพื่อใช้งานจะต้องฉาบปูนหรือทาสีกัน

ตาราง 1 อัตราส่วนผสมระหว่างปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ ทราย ชิ้นไม้ยูคาลิปตัส และน้ำประปา ที่ใช้ผสมเพื่อหาอัตราส่วนที่เหมาะสมในการก่อคอนกรีตบล็อกน้ำหนักเบาชนิดไม้รับน้ำหนัก

สูตรที่	ปูนซีเมนต์	ทราย	ชิ้นไม้ยูคาลิปตัส	มวลรวม	อัตราส่วนผสม
	ปอร์ทแลนด์	น้ำหนัก	อิมิต้า	ห้องหมุด	ระหว่าง
	น้ำหนัก	ร้อยละ	น้ำหนัก	น้ำหนัก/	ปูนซีเมนต์
	ร้อยละ	ของ	ร้อยละ	กิโลกรัม	ต่ำทราย
	ของ	มวลรวม	ของ		ต่อชิ้นไม้
	มวลรวม		มวลรวม		โดยน้ำหนัก
					/กิโลกรัม
1	22.57	67.72	9.71	100	1 : 3 : 0.43
2	22.57	64.72	12.71	100	1 : 2.87 : 0.56
3	22.57	61.72	15.71	100	1 : 2.73 : 0.83
4	22.57	58.72	18.71	100	1 : 2.60 : 0.83
5	22.57	55.72	21.71	100	1 : 2.47 : 0.96
6	22.57	52.72	24.71	100	1 : 2.34 : 1.09
7	22.57	49.72	27.71	100	1 : 2.20 : 1.23
8	22.57	46.72	30.71	100	1 : 2.07 : 1.36
9	22.57	43.72	33.71	100	1 : 1.94 : 1.49
10	22.57	40.72	36.71	100	1 : 1.80 : 1.63

น้ำประปาที่ใช้ผสม กำหนดร้อยละ 0.40 ของน้ำหนักปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ หรือเท่ากับ 1.77 กิโลกรัมทุกสูตรที่ทดลอง

ประชากร

ประชากรคือคนกรีตบล็อกที่เกิดจากอัตราส่วนผลมะหว่างปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ทรายชิ้นไม้ยูคาลิปตัส และน้ำ

ตัวแปรต้น

อัตราส่วนผลมะหว่างปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ทรายชิ้นไม้ยูคาลิปตัส และน้ำ โดยกำหนดให้ปริมาณปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์และน้ำมีสัดส่วนคงที่ ส่วนทรายมีปริมาณแยกผันกันชิ้นไม้ยูคาลิปตัส ดังแสดงในตาราง 1

ตัวแปรตาม

คุณลักษณะของคอนกรีตบล็อกที่ได้จากการทดลอง เทียบกับคุณลักษณะของคอนกรีตบล็อกชนิดไม้รับน้ำหนักตามมาตรฐานของสำนักงานมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม

นิยามศัพท์เฉพาะ

ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ หมายถึง ปูนซีเมนต์ที่มีคุณสมบัติตามมาตรฐานปอร์ตแลนด์ประเภท 1 และมีจำนวนน้ำในท้องตลาด สำหรับการวิจัยครั้งนี้ ผู้วิจัยใช้ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ตราช้าง ของบริษัทปูนซีเมนต์ไทย จำกัด

ทราย หมายถึง ทรายหยาบเม็ดใหญ่ในสภาวะแห้งจากจังหวัดราชบุรี ขนาด 2 - 4 มิลลิเมตร

ชิ้นไม้ยูคาลิปตัส หมายถึง ชิ้นหรือส่วนของเนื้อไม้ยูคาลิปตัสสามารถดูเลนชิลกี้อย่างเดียวเครื่องบดผ่านตาข่ายขนาด 3/8 นิ้ว หรือประมาณ 10 มิลลิเมตร มีลักษณะส่วนใหญ่เป็นแท่งขนาดคละกันตั้งแต่ 3/8 นิ้ว หรือประมาณ 10 มิลลิเมตร กิ๊งเป็นผงละเอียด

ชิ้นไม้ยูคาลิปตัสอีมต้า หมายถึง ชิ้นไม้ยูคาลิปตัสในสภาวะแห้ง นำมาคลุกเคล้ากับน้ำเพื่อเพิ่มความแห้งตึงไว้ประมาณ 10 นาที เพื่อให้ไม้ดูดซึมน้ำจนถึงจุดอิ่มตัว ซึ่งมีปริมาณน้ำร้อยละ 30 ของน้ำหนักไม้แห้ง เช่น ไม้แห้งมีความชื้นร้อยละ 10.62 ตั้งนี้ ถ้าน้ำหนักไม้แห้งเท่ากับ

100 กรัม น้ำหนักของน้ำที่เพิ่มเข้าไปเท่ากับ $30 - 10.62 = 19.39$ กรัม ตั้งน้ำหนักของไม้ที่มีความชื้นถึงจุดอิ่มตัวจะเท่ากับ 119.39 กรัม

គ่องกรีตบล็อกไม้รับน้ำหนัก หมายถึง គ่องกรีตบล็อกประเภท 2 ที่ไม่ควบคุมความชื้นใช้สำหรับก่อผนังที่ออกแบบไม้รับน้ำหนักบรรทุกได้ ฯ นอกจากน้ำหนักตัวบล็อกเอง (กระทรงอุตสาหกรรม มอก. 58 - 2533 : 2)

มวลผลผลลัพธ์ (all - in - aggregate) หมายถึง มวลผลที่ประกอบด้วยมวลผลหมายที่มวลผลส่วนใหญ่ค้างอยู่บนตะแกรงร่อนขนาด 4.75 มิลลิเมตร และมวลผลผลลัพธ์อีกด้วยที่มวลผลส่วนใหญ่ลอดผ่านตะแกรงร่อนขนาด 4.75 มิลลิเมตรได้ (กระทรงอุตสาหกรรม มอก. 566 - 2528 : 1 - 2)

กำลังต้านทานแรงอัด (compressive strength) หมายถึง ค่าของแรงเดินอัดขณะที่ทำให้ชนิดสอบเริ่มเสียหาย มีหน่วยเป็นเมกะ帕สคัล (กระทรงอุตสาหกรรม มอก. 109 - 2517 : 1 ; กระทรงอุตสาหกรรม มอก. 58 - 2530 : 12)

แรงร้า (bearing load) หมายถึง แรงอัดบนผิวน้ำที่สัมผัสถักน (กระทรงอุตสาหกรรม มอก. 109 - 2517 : 2)

ผิวน้ำของគ่องกรีต หมายถึง ผิวน้ำของก้อนគ่องกรีตด้านที่สัมผัสถักนคุณย์แรงกดจากแท่นห้ารในฆาร์กกลมของเครื่องกด

อัตราส่วน หมายถึง ปริมาณของวัสดุที่นำมาประกอบกันเป็นผลิตภัณฑ์ โดยใช้น้ำวัดปริมาณเป็นหน่วยน้ำหนักหรือปริมาตรอย่างใดอย่างหนึ่ง และมีหน่วยวัดรวมเท่ากับ 100 เช่น บุนซีเมเนต์ปอร์ทแลนด์มีน้ำหนัก 22.57 กรัม ผสมกับกราฟฟิมน้ำหนัก 67.72 กรัม และซึ่นไม้มีคุณลักษณะตัวน้ำหนัก 9.71 กรัม รวมเท่ากับ 100 กรัม

น้ำหนักมวลรวม หมายถึง ปริมาณของมวลของวัสดุที่นำมาผสมกันเป็นอัตราส่วนในการก่อគ่องกรีตบล็อกชนิดไม้รับน้ำหนักโดยวัดปริมาณเป็นหน่วยน้ำหนักทุกมวลรวมกัน

គ่องกรีตเบา (lightweight concrete) หมายถึง គ่องกรีตที่มีน้ำหนักต่อหน่วยเนาหัวต่ำกว่าគ่องกรีตที่ทำขึ้นจากพลากราด หรือหินย่อยอย่างเท็จได้ดี (ประเพณี กฎประสูตร. 2536 : 261)

เมกะพาล์คัล หมายถึง หน่วยของค่าความต้านทานแรงอัดของคอนกรีตบล็อกชนิดไม่รับน้ำหนักที่ได้จากการคำนวณหาค่าแรงอัดที่ลดลงต่อหน่วยพื้นที่ มีหน่วยเป็นนิวตัน หารด้วยปริมาณของพื้นที่ทดสอบ ค่าความต้านทานแรงอัดมีหน่วยเป็น เมกะพาล์คัล

สมมุติฐาน

1. อัตราส่วนที่เหมาะสมในการก้าวคอนกรีตบล็อกชนิดไม่รับน้ำหนัก มีคุณลักษณะที่ต้องการตามมาตรฐานที่สำนักงานมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมกำหนด
2. อัตราส่วนระหว่างชิ้นไม้ยูคาลิปตัส และกระเบน มีความสัมพันธ์ต่อค่าความต้านทานแรงอัด

บทที่ 2

เอกสารและงานวิจัยที่เกี่ยวข้อง

ในการวิจัยครั้งนี้ ผู้วิจัยได้ศึกษา ค้นคว้าและหาข้อมูลต่าง ๆ ที่เกี่ยวข้องจากเอกสาร ตำราและงานวิจัย ซึ่งจะเป็นประโยชน์และทำให้การวิจัยครั้งนี้บรรลุจุดมุ่งหมายที่ตั้งไว้ โดยแยก เป็นหัวข้อ ดังต่อไปนี้

1. ความรู้เกี่ยวกับคุณกรีต

ลักษณะของคุณกรีต

ชีวเมเนต์เพลต์

มวลรวมของคุณกรีต

อัตราส่วนผสมของคุณกรีต

การบ่มคุณกรีต

2. คุณกรีตบล็อก

ลักษณะของคุณกรีตบล็อก

กระบวนการผลิตคุณกรีตบล็อก

การพัฒนาด้านน้ำหนักของคุณกรีตบล็อก

การเสริมเหล็กในงานคุณกรีตบล็อก

3. ปูนซีเมนต์ปูนรีดผสม

3.4. ไม้ถูกคลิปแล้วมาเลือกเส้นเรียบ

ลักษณะเช่น ไม้

4. ความรู้เรื่องไม้ถูกคลิปแล้วกับปูนซีเมนต์

5. อัตราส่วนผสม

การหาอัตราส่วนของน้ำในส่วนผสม

1. ความรู้เกี่ยวกับคอนกรีต

ลักษณะของคอนกรีต คอนกรีตเป็นศิลาประดิษฐ์เพื่อใช้เป็นวัสดุก่อสร้างที่มีคุณลักษณะเด่นคือ สามารถหล่อให้เป็นรูปปรางตามแบบที่ต้องการได้ และสามารถผลิตวัสดุแท่งรูปเหมือน ๆ กันออกมากได้จำนวนมากโดยทำแบบหล่อเพียงครั้งเดียว เป็นการประหยัดเวลาในการก่อสร้างและมีความคงทนดี คอนกรีตเป็นของผสมที่เกิดจากการผสมกันระหว่างปูนซีเมนต์กับวัสดุผสมคละกัน เช่น ทราย หินหรือกรวด และน้ำเข้าด้วยกันตามสัดส่วนที่พอเหมาะสม เพื่อให้ได้ส่วนผสมที่ลักษณะต่อการใช้งาน (good workability)

คอนกรีตที่ดี จะเป็นผลจากการที่อนุภาคของวัสดุผสมคละทุก ๆ อนุภาคในส่วนผสม ถูกเคลือบหรือหุ้มด้วยซีเมนต์เพลสต์ (cement paste) ซึ่งเป็นส่วนผสมที่เกิดจากปูนซีเมนต์กับน้ำ เกิดปฏิกิริยาทางเคมี เรียกว่า ไฮเดรชัน (hydration) ระหว่างกันและรวมกันอาการจะทำให้มีคุณสมบัติจับเกาะแน่นกับวัสดุผสม และช่องว่าง (void) ระหว่างอนุภาคต่าง ๆ ได้ถูกแทนที่ด้วยซีเมนต์เพลสต์ด้วยเช่นกัน ดังนั้น คุณภาพของคอนกรีตจึงขึ้นอยู่กับกำลังของซีเมนต์เพลสต์เป็นสำคัญ นอกเหนือไปจากความแข็งแกร่งของวัสดุผสมคละที่ใช้ (ประดิษฐ์ กุลประสุตร. 2536 : 80)

คอนกรีตแบ่งออกเป็นสองส่วนใหญ่ ๆ คือ เพลสต์และมวลรวมที่เป็นแร่ธาตุ อนุภาคแต่ละชิ้นของมวลรวมจะผังตัวและถูกหุ้มด้วยเพลสต์ ปริมาตรของส่วนผสมทั้งหมดเท่ากับปริมาตรของเพลสต์ น้ำกับปริมาตรของมวลรวมและปริมาตรของอากาศที่อยู่ในช่องว่าง เกี่ยวกับปริมาตรของมวลรวมได้มีการศึกษาไว้ว่าของคอนกรีตที่ให้กำลังสูง (นฤมล ชินอุทัย. 2534 : 3 ; อังอิงมาจิก Lydon. 1982) พบว่า มวลรวมต่อซีเมนต์มีค่า 2.5 ถึง 5.5 โดยน้ำหนัก ซึ่งเท่ากับร้อยละ 71.43 ถึงร้อยละ 84.62 และรายจะเปลี่ยนจากร้อยละ 25 ถึง 35 เมื่อค่าแห่งความละเอียด (fineseness ก้อน(เปร) มีค่าปานกลาง ดังนี้ ปูนซีเมนต์จึงมีค่าอย่างน้อย ประมาณร้อยละ 15

ซีเมนต์เพลสต์ เนื่องจากเพลสต์เป็นตัวหุ้มและกันอนุภาคของมวลรวมแต่ละเม็ดให้ออกห่างจากกัน กำลังของคอนกรีตจึงขึ้นอยู่กับกำลังของเพลสต์นั้นเอง เพลสต์จะบังกันไม่ให้มวลรวมซัดกันไม่ได้ช่วยให้คอนกรีตที่แข็งตัวแล้วมีกำลังสูงขึ้นแต่อย่างใด หน่วยแรงต่าง ๆ คือ น้ำที่ไหลซึมก็ต

หรือสิ่งประดับต่าง ๆ ที่เกี่ยวกับลมฟ้าอากาศก็ตี จะต้องกระทำผ่านเพลสต์นี้

กำลังและความหนาแน่นของเพลสต์ส่วนใหญ่ ขึ้นอยู่กับปริมาณแกรนิตของน้ำซึ่งบรรจุอยู่ในช่องว่างรอบเม็ดซีเมนต์ และขึ้นอยู่กับขนาดของปฏิกิริยาระหว่างซีเมนต์กับน้ำ ปริมาณน้ำซึ่งบรรจุในช่องว่างนี้ ปกติระบุในรูปของอัตราส่วนน้ำต่อซีเมนต์ (water cement ratio) และต้องกำหนดให้มีการบ่มเพื่อเป็นแหล่งประทับน้ำ อย่างน้อยที่สุดจะต้องได้ปฏิกิริยาระหว่างซีเมนต์กับน้ำตามที่ต้องการ อัตราส่วนซีเมนต์ต่อน้ำนี้ เดิมมีกรอบเป็นปริมาตรของน้ำเป็นลิตรต่อซีเมนต์หนึ่งถุง แต่ปัจจุบันใช้วิธีที่ต่ำกว่า คือ ระบุเป็นน้ำหนัก คือ กิโลกรัมของน้ำต่อซีเมนต์หนึ่งกิโลกรัม

มวลรวมของคอนกรีต (aggregate of concrete) มวลรวมของคอนกรีตหรือวัสดุผสมได้แก่ วัสดุที่มีคุณสมบัติเฉื่อย (inert material) บางชนิดที่เป็นเชื้อน้ำแกรนิตวัตถุ แล้วเคลือบทุ่มด้วยซีเมนต์เพลสต์ ผสมด้วยอัตราส่วนเฉพาะ วัสดุเฉื่อยก็คือ ทราย กรวด หินไม้ ชี้ภัย กาบทา บด ดินสูก และวัสดุน้ำหนักเบา เช่น เอ็กแพนเดต (expanded) เวอร์มิคูลาย (vermiculite) เพโรไลท์ (perlite) วัสดุทั้งหมดจะมีกำลังและให้น้ำหนักแก่คอนกรีตแตกต่างกันไป รวมถึงความคงทนด้วย จึงจำเป็นต้องใช้ให้เหมาะสมกับงานที่จะสร้าง (พิภพ สุนทรสมัย. 2536 : 8) และเนื่องจากราคาของวัสดุผสมถูกกว่าปูนซีเมนต์ รังนิ้น วัสดุผสมจึงมีส่วนให้ราคาของคอนกรีตต่ำลง วัสดุผสมต้องมีขนาดคละอยู่ภายในพิกัดกำหนด ซึ่งจะทำให้คอนกรีตมีเนื้อแน่นมีส่วนผสมอย่างดี และประยุกต์ โดยทั่วไปจะแบ่งวัสดุผสมออกเป็น 2 ชนิด คือ วัสดุผสมละเอียด (fine aggregate) และวัสดุผสมหยาบ (coarse aggregate)

วัสดุผสมละเอียด หมายถึง ทรายซึ่งเป็นวัสดุผสมที่มีขนาดเล็กกว่า 4.5 มิลลิเมตร หรือที่สามารถกรองผ่านตาข่ายร่วมมาตรฐานเบอร์ 4 แต่ทั้งนี้ต้องมีขนาดไม่เล็กกว่า 0.07 มิลลิเมตร วัสดุผสมที่เล็กกว่านี้เรียกว่า ฝุ่น (silt or clay) ทรายจะเกิดขึ้นเองตามธรรมชาติ ซึ่งมีทั้งทรายบก ทรายแม่น้ำ และทรายหินเค็ม โดยการกระเทาะของหินและกรวด มีลักษณะละเอียด เป็นผง มีขนาดต่าง ๆ กัน ในงานคอนกรีตทั่วไปจะใช้ทรายบกและทรายแม่น้ำ โดยมีหลักการใช้ตามลักษณะของงาน เช่น ในงานปูนสูญ ปูนฉาบ ปูนก้อ ใช้ทรายละเอียดเม็ดเล็กจากอัญชัญ ขนาด 0.5 - 1.5 มิลลิเมตร งานเทคอนกรีต ปูนก้อที่ต้องรับแรงอัดแรงดึงดูดของคอนกรีต กัน ไปใช้ทรายเม็ดกลางจากอ่างทอง ขนาด 1 - 2 และ 3 มิลลิเมตร งานเทถนนรา粗

ที่ต้องการรับแรงอัดมาก ๆ ใช้กรวยขยายเม็ดใหญ่จากราชบุรี ขนาด 2 - 4 มิลลิเมตร เป็นต้น
วัสดุผสมน้ำยา หมายถึง วัสดุที่ส่วนผสมล้วนใหญ่จะค้างอยู่บนตะแกรงร่อนมาตรฐานขนาด
4.76 มิลลิเมตร และมีส่วนที่ละเอียดกว่าปะกอนอยู่บ้างเพียงเท่าที่กำหนดให้ (ประเทศ
กลาดีสุตร. 2536 : 259)

คอนกรีตถูกนำไปใช้อย่างแพร่หลายในการก่อสร้าง จะอาจเรียกได้ว่า คอนกรีตสามารถ
ก่อสร้างเป็นอาคารได้ทั้งหลังที่เดียว แม้แต่ในงานคอนกรีตลือภัยยังแบ่งตามลักษณะการใช้งานอีก
เช่น คอนกรีตลือภัย คอนกรีตลือภัยพื้น และคอนกรีตลือภูมิชน เป็นต้น

อัตราส่วนผสมของคอนกรีต การกำหนดอัตราส่วนผสมของคอนกรีตที่ถูกต้องจะทำให้เกิด²
ความสอดคล้องต่อการก่อคอนกรีต ทำให้คอนกรีตที่ได้มีคุณสมบัติและมีความแข็งแรงตามต้องการ
โดยทั่วไปวิศวกรรมเป็นผู้กำหนดอัตราส่วนผสมของคอนกรีตให้เหมาะสมกับงานต่าง ๆ ตามแบบแปลน
ที่เขียนขึ้น ทั้งด้วยการคำนวณทางทฤษฎีและนำผลจากการคำนวณไปทดสอบ เพื่อปรับแก้ไขลัดล่วง
ต่าง ๆ ให้เหมาะสมกับความต้องการ โดยทั่วไปแล้วจะกำหนดอัตราส่วนผสมไว้ 2 วิธี คือ³
อัตราส่วนผสมโดยปริมาตรและอัตราส่วนผสมโดยน้ำหนัก (สมปอง ลงว่าลง. 2535 : 92 -
100)

การกำหนดอัตราส่วนผสมโดยปริมาตร มักใช้สำหรับงานเล็ก ๆ ที่ไม่ค่อยสำคัญนัก โดย
กำหนดอัตราส่วนผสมเป็นปูนซีเมนต์ ต่อกรวย ต่อหิน เช่น 1 : 2 : 4 ซึ่งหมายถึง ใช้ปูนซีเมนต์
1 ส่วน กรวย 2 ส่วน และหิน 4 ส่วน ด้วยวิธีดัง คือ ปริมาตรเป็นเกณฑ์ ซึ่งอาศัยข้อมูลและ
สถิติจากการทดลองของสถาบันที่มีการวิจัยเรื่องนี้เป็นข้อกำหนด บางครั้งก็ได้กำลังมากเกินกว่าที่
วิศวกรโครงสร้างได้คำนวณไว้ ซึ่งเป็นการไม่ประหยัด แต่บางครั้งกำลังที่ได้ก็น้อยเกินไป ทำให้
ค่าความปลอดภัย (factor of safety) และความทนทาน (durability) ของโครงสร้าง
น้อยลง ข้อดีของการกำหนดอัตราส่วนผสมโดยปริมาตรนั้นก็คือ ความสอดคล้องในการผสม ได้มี
การกำหนดอัตราส่วนผสมโดยปริมาตรที่นิยมใช้กับงานคอนกรีตตามประเภทของงาน ตามตาราง 2

ตาราง 2 อัตราส่วนผลของคุณกริทที่นิยมใช้กับงานประเภทต่าง ๆ

อัตราส่วนผลของคุณกริทโดยปริมาตร	ประเภทของงาน
1 : 1.5 : 3	เสาและส่วนของโครงสร้างอาคารที่ต้องการทึบนำไป
1 : 2 : 4	งานคุณกริทเสริมเหล็กทึบนำไป
1 : 2.5 : 4	งานถนน ทางเข้า ฐานรากอาคาร เชื่อมกันติด
1 : 3 : 5	งานคุณกริทขนาดใหญ่ เช่น ฐานรากขนาดใหญ่หรือผังทึบนา

ที่มา : ประดุจ ถุลประสุตร. 2536 : 88

การกำหนดอัตราส่วนผลโดยใช้หนัก การผลมโดยน้ำหนัก กำลังของคุณกริทที่ได้จะใกล้เคียงมากกว่าการผลมโดยปริมาตร เพราะการซึ่งน้ำหนักสามารถควบคุมปริมาณการผลมได้มากกว่าการ用量 ถ้าเป็นงานเล็ก ๆ เราอาจใช้อัตราส่วนจากข้อมูลหรือสถิติที่ได้จากการทดลองเป็นเกณฑ์กำหนดในการผลมก็ได้ แต่ถ้าเป็นงานใหญ่แล้ว มีความจำเป็นที่จะต้องออกแบบ ส่วนผลของคุณกริทเพื่อให้ได้กำลังตามที่วิศวกรโครงสร้างต้องการ หรือตามที่ได้คำนวณไว้ โดยให้คุณกริทที่ได้มีความชันเหลว (consistency) ตามชนิดของงานที่ทำ แต่สิ่งที่สำคัญที่จะต้องคำนึงถึงคือ ความประนัยด้วย ในงานใหญ่ ๆ เช่น งานถนน เชื่อม หรือโครงสร้างใหญ่ ๆ ที่ต้องใช้ปริมาณของคุณกริทเป็นจำนวนมาก ปริมาณของปูนซีเมนต์ที่เพิ่มขึ้นหรือลดลงในส่วนผลม จึงเป็นความสำคัญที่ต้องคำนึงถึง

การออกแบบส่วนผลมที่ได้จากห้องทดลองนั้น เมื่อนำไปปฏิบัติจริงในงานสนาม อาจจะให้ผลน้อยกว่าที่ได้จากห้องทดลอง ทั้งนี้ ขึ้นอยู่กับการควบคุมมาตรฐานของคุณกริทว่าจะทำได้

เพียงได้ในงานสนับสนุน ซึ่งเกิดจากสาเหตุหลายประการ เช่น คุณภาพและจำนวนของวัสดุที่ใช้ เครื่องผสม การลำเลียง ระยะเวลาในการผสม การเท การอัดแน่น การบ่ม และอุณหภูมิ เป็นต้น สิ่งเหล่านี้ล้วนแต่มีอิทธิพลต่อกำลังของคอนกรีตทั้งสิ้น ดังนั้น การออกแบบล้วนผสมของคอนกรีต จะต้องคำนึงถึงสิ่งเหล่านี้ด้วยว่าจะสามารถควบคุมได้อย่างไร

ก่อนที่จะหาอัตราล้วนผสมของคอนกรีต จะต้องทราบวัตถุประสงค์ที่จะนำคอนกรีตไปใช้ เสียก่อนว่าจะให้คอนกรีตเป็นอย่างไร ซึ่งได้แก่ กำลังของคอนกรีตที่ต้องการ โดยทั่วไปกำหนด เป็นกำลังอัดของคอนกรีต (f_c) เมื่อมีอายุ 28 วัน ขึ้นอยู่กับว่าเป็นโครงสร้างประเภทใด คือ จะนำคอนกรีตนี้ไปใช้ทำอะไร เพื่อที่จะได้กำหนดความข้นเหลวของล้วนผสม เพื่อให้ทำงานได้ ล่ำคลอก โดยปกติใช้ค่าเกณฑ์ยุบตัวของคอนกรีต (γ_{concrete}) เป็นตัวกำหนด ต้องการคุณสมบัติเชิง ของคอนกรีตอย่างไรบ้าง เช่น ให้สามารถทนชัลเฟต์ได้สูง เป็นต้น เพื่อที่จะได้เลือกใช้ปูนซีเมนต์ ให้ถูกประเภท และคอนกรีตนี้ต้องการสารที่ทำให้เกิดฟองอากาศผสมร่วมหรือไม่ รวมทั้งขนาดของ โครงสร้างคอนกรีตที่จะทำขึ้น ซึ่งจะเป็นตัวกำหนดขนาดใหญ่ที่สุดของหินที่ใช้ ตามตาราง ๓

ตาราง 3 ขนาดใหญ่สุดของวัสดุพสมหมาย (หิน) สำหรับงานก่อสร้างประเภทต่าง ๆ

ขนาดเดบอนหรือเล็ก ที่สุดของ โครงสร้าง	ขนาดใหญ่สุดของวัสดุพสมหมาย (หิน) (มม.)			
ค่อนกริต (มม.)	คาน เลา และผนัง ค.ส.ล.	ผนังค่อนกริต ไม่เสริม เหล็ก	พื้นและถนน ค.ส.ล.รับ น้ำหนักมาก	พื้นค่อนกริต รับน้ำหนัก น้อย
50 – 150	12 – 19	19	19 – 25	19 – 38
150 – 300	12 – 38	38	38	38 – 75
300 – 750	38 – 75	75	38 – 75	75
750	38 – 75	150	38 – 75	75 – 1'

ที่มา : สมปอง ส่องแสง. 2535 : 93

และนอกจากนี้จากวัตถุประสังค์ตั้งกล่าว ยังจะต้องทราบถึงคุณสมบัติบางประการของวัตถุที่จะใช้ พลเมืองค่อนกริต ดือ

1. ความลดหลั่นของขนาด (gradation) หรือขนาดคละของหินและทราย ซึ่งได้มา จากการร่อนหินและทรายผ่านมาตรฐานตามมาตรฐานหลาย ๆ ขนาด แล้วหาร้อยละของหินหรือทราย ในแต่ละขนาด

2. ค่าแห่งความละเอียดของหินและทราย เป็นตัวเลขที่ไม่มีหน่วย ได้จากการรวม ร้อยละของหินหรือทรายที่ขนาดต่าง ๆ ที่ค้างอยู่บนมาตรฐานแท่นเหล็กขนาด แล้วหารผลรวม ด้วย 100 โดยทั่วไปค่าแห่งความละเอียดของทรายมีค่าระหว่าง 2.20 ถึง 3.20 และของหิน จะมีค่าประมาณ 6.50, 7.00 และ 7.50 สำหรับหินที่มีขนาดใหญ่ที่สุด 19 – 25 มิลลิเมตร

และ 38 มิลลิเมตร ตามลำดับ ตัวเลขนี้ยังมีค่าสูง แสดงว่าหินหรือกรายมีความหยาบมาก

3. ความถ่วงจำเพาะ (specific gravity) ของวัสดุที่ใช้ สำหรับปูนซีเมนต์ ก้ามไม่สามารถหาได้ให้ใช้เท่ากัน 3.15 ส่วนหินและกราย ความชื้นอาจจะทำให้ค่าความถ่วงจำเพาะเปลี่ยนแปลงไปได้ ในที่นี้ใช้ค่าความถ่วงจำเพาะเมื่อหินและกรายอยู่ในสภาพแห้งและอึมตื้า (saturated surface dry) ซึ่งโดยทั่วไปจะมีค่าระหว่าง 2.40 ถึง 2.90 อาจจะใช้ค่าเฉลี่ย คือ 2.65 ที่ได้

4. น้ำหนักต่อ 1 ลูกบาศก์เมตรของหินและกราย หมายถึง น้ำหนักของหินหรือกราย 1 ลูกบาศก์เมตร รวมทั้งช่องว่างระหว่างหินหรือกรายด้วย น้ำหนักตั้งกล่าวของหินและกรายในสภาพแห้งและอึมตื้า จะมีค่าระหว่าง 1,440 ถึง 1,940 กิโลกรัมต่อลูกบาศก์เมตร โดยทั่วไปน้ำหนักของหินที่ใช้ 1,600 กิโลกรัมต่อลูกบาศก์เมตร และของกรายใช้ 1,650 กิโลกรัมต่อลูกบาศก์เมตร

5. ความชื้นของหินและกราย หมายถึง ปริมาณน้ำที่หินหรือติดมากับเม็ดหินหรือเม็ดกรายตามสภาพจริง ปริมาณน้ำจากความชื้นนี้เป็นปริมาณที่ออกเนื้อไปจากที่เม็ดหินหรือเม็ดกรายจะสามารถดูดเข้าไปไว้ในเม็ดได้อีกแล้ว ซึ่งเป็นส่วนที่จะต้องนำไปหักออกจากส่วนผสมในการคำนวณ โดยปกติจะกำหนดเป็นร้อยละของน้ำหนักของหินหรือกราย

หลักการใหญ่ ๆ ในการออกแบบส่วนผสมของคอนกรีตมีอยู่ 2 วิธี คือ

1. การออกแบบส่วนผสมโดยวิธีทดลองผสม (trial mix method) โดยการทดลองจากอัตราส่วนผสม ความชื้นเหลวและอัตราส่วนระหว่างน้ำกับปูนซีเมนต์ต่าง ๆ กัน แล้วนำไปทดลองหากำลัง เพื่อหาอัตราส่วนที่ให้ได้กำลังตามที่ต้องการและประหยัดที่สุด

2. การออกแบบส่วนผสมโดยวิธีกำหนดกำลังของคอนกรีตและลักษณะของคอนกรีตสำหรับงานที่กำลัง แล้วนำไปคำนวณหาอัตราส่วนผสม วิธีการนี้อาศัยหลักจากสกัด เข่น วิธีของสถาบันซีเมนต์และคอนกรีต ณ กรุงสต็อกโฮล์ม (The Cement and Concrete Institute, Stockholm) ประเทศสวีเดน คำนวณโดยยึดมาตรฐานของอังกฤษ (BS) และวิธีของสถาบันอเมริกันคอนกรีต หรือ เอเชีย (American Concrete Institute or ACI) ซึ่งเป็นมาตรฐานของอเมริกา

บริษัทชลประทานซีเมนต์ จำกัด ได้นำวิธีการคำนวณออกแบบส่วนผสมคอนกรีตของ เอซีไอ มาปรับปรุงและดัดแปลงเพื่อให้ง่ายต่อการคำนวณและการปฏิบัติงาน มีลำดับขั้นตอนการคำนวณอยู่ 8 ขั้น ดังนี้

1. อัตราส่วนระหว่างน้ำกับปูนซีเมนต์ที่สัมพันธ์กับกำลังของคอนกรีตตามต้องการ ใช้ตาราง 4 ข้างล่างนี้เป็นแนวทางในการหา

ตาราง 4 แสดงกำลังอัดของคอนกรีตกับปริมาณน้ำเป็นlitratต่อลูกซีเมนต์ 1 ถุง

ปริมาณน้ำเป็นลิตร ต่อลูกซีเมนต์ 1 ถุง (50 กก.)	กำลังอัดของคอนกรีต เมื่อมีอายุ 28 วัน (กก./ซม. ²)	
	ส่วนผสมซึ่งไม่ใส่สารทำให้ เกิดฟองอากาศ	ส่วนผสมซึ่งใส่สารที่ทำให้ เกิดฟองอากาศ
20.0	385	310
22.5	340	275
25.0	300	245
27.5	265	215
30.0	230	190
32.5	200	165
35.0	175	140

ที่มา : สนปอง ส่องแสง. 2535 : 94

ค่าที่กำหนดไว้ในตาราง 4 นี้ ใช้สำหรับปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภท 1 ถ้าใช้ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภทอื่น จะต้องเปรียบเทียบกำลังอัดตามเกณฑ์ที่ระบุไว้ในตาราง 5 และพิจารณาได้ว่า กำลังของคอนกรีตขึ้นอยู่กับกำลังของซีเมนต์เพลท ซึ่งจะมากกว่าหัวอย่างไรแล้วแต่ปริมาณน้ำในส่วนผสม ถ้ารากชาอัตราส่วนน้ำที่ใช้คงที่แล้ว แม้ล่วงหมดอื่นจะเปลี่ยนแปลงไปมั่วสุมกำลังของคอนกรีตจะไม่เปลี่ยนแปลงไปมาก

ตาราง 5 เปรียบเทียบกำลังอัดของคอนกรีตที่ใช้ส่วนผสมจากปูนซีเมนต์ประเภทต่างๆ

ปูนซีเมนต์	กำลังอัดคิดเป็นร้อยละของกำลังอัดของคอนกรีตที่ใช้ส่วนผสมจากปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภท 1
------------	--

		อายุ 3 วัน	อายุ 28 วัน	อายุ 3 เดือน
ประเภทหนึ่ง	ปอร์ตแลนด์ชาร์มดา	100	100	100
ประเภทสอง	ปอร์ตแลนด์ดัดแปลง	80	85	100
ประเภทสาม	ปอร์ตแลนด์แข็งตัวเร็ว	190	130	115
ประเภทสี่	ปอร์ตแลนด์ให้ความร้อนต่ำ	50	65	90
ประเภทห้า	ปอร์ตแลนด์กันซัลเฟตสูง	65	65	85

ที่มา : สมปอง ส่องแสง. 2535 : 95

ตาราง 6 ค่าความยืดหยุ่นของคอนกรีตที่เหมาะสมกับงานคอนกรีตประเภทต่าง ๆ

ค่าความยุบตัว (ชม.)		
ประเภทของงานคุณเกร็ท	คุณเกร็ทหล่อธรรมชาติ	คุณเกร็ทหล่อโดยใช้เครื่องสั่น (เช่น)
โครงสร้างที่เป็นแผ่นบาง		
เสริมเหล็ก	15	7.5
ไม่เสริมเหล็ก	10	6.5
โครงสร้างขนาดใหญ่		
เสริมเหล็ก	12.5	5
ไม่เสริมเหล็ก	10	3.5
คุณเกร็ทล้วนขนาดใหญ่	7.5	5
ถนนและลานบิน	-	2.5

ที่มา : สมปอง ส่องแสง. 2535 : 95

2. นางปริมาณ์ในส่วนแพลตต์คอนกรีต 1 ลูกบาศก์เมตร หมายถึง ความชันเหลวหรือ
หรือลักษณะของคอนกรีตสำหรับการใช้งาน ซึ่งปริมาณน้ำที่ถูกต้องที่สุดในส่วนแพลตต์ คือ ปริมาณที่น้อย
ที่สุดเท่าที่คอนกรีตนั้นจะทำงานได้ง่าย กำหนดโดยอาศัยเกณฑ์การยุบตัวของคอนกรีตเป็นหลัก ซึ่ง
ระบุไว้ในตาราง 7

อย่างไรก็ตาม รูปร่างและขนาดของนิ้วที่ใช้ เป็นอีกสิ่งหนึ่งที่จะทำให้ต้องใช้น้ำในลวน
ผสมน้ำอ้อยหรือมาก ตามเกณฑ์การบูดตัวของคอนกรีตในตาราง 6 ขนาดใหญ่ที่สุดของนิ้นจะถูกจำกัด
โดยขนาดของโครงสร้างอยู่แล้ว ตามตาราง 1 ตั้งนี้น ใช้นิ้นจะต้องใช้ ตาราง 3 ตาราง
6 และตาราง 7 ประกอบกัน

ตาราง 7 แลดงปริมาณน้ำเพื่อใช้ผลมคอนกรีตจำนวน 1 ลูกบาศก์เมตร โดยใช้หินขนาดใหญ่ที่สุด
ขนาดต่าง ๆ กันตามเกณฑ์การยุบตัว

เกณฑ์การยุบตัวของคอนกรีต (มม.)		ปริมาณน้ำเป็นลิตรต่อกอนกรีต 1 ลูกบาศก์เมตร ขนาดใหญ่ที่สุดของหินที่ใช้ (มม.)							
		9	12	19	25	38	50	75	150
คอนกรีต	2.5 – 5.0	208	197	183	178	163	153	143	124
ชิ้นไม่ใส่	7.5 – 10.0	227	218	203	193	178	168	158	138
สาร	12.5 – 15.0	242	227	213	203	188	178	168	148
ทำให้									
เกิด	ปริมาณฟองอากาศ								
ฟอง	ที่เกิดขึ้นโดย								
อากาศ	ปริมาณ %	3	2.5	2.0	1.5	1.0	0.5	0.3	0.2
คอนกรีต	2.5 – 5.0	183	178	163	153	143	134	124	109
ชิ้นใส่	7.5 – 10.0	203	193	178	168	158	148	138	119
สาร	12.5 – 15.0	213	203	188	178	168	158	144	129
ทำให้									
เกิด	ปริมาณฟองอากาศ								
ฟอง	ที่ควรให้มีโดย								
อากาศ	ปริมาณ %	8	7	6	5	4.5	4	3.5	3

ที่มา : สมปอง ล่องแสง. 2535 : 96

ในตาราง 7 ปริมาณน้ำที่แสดงนี้ เป็นปริมาณสูงสุดสำหรับหินทึมรูปร่างดี ช่วยให้ทำงานได้ง่ายและการลดหลั่นของขนาดตามทักษะงาน และถ้าจำเป็นต้องเพิ่มน้ำในส่วนผสม จะต้องเพิ่มปูนซีเมนต์ เพื่อให้อัตราล่วงระบายน้ำกับปูนซีเมนต์คงที่ นอกจากผลการทดสอบแสดงว่า คอนกรีตมีกำลังสูงเกินต้องการ หรือถ้าล่วงผสมต้องการน้ำน้อยกว่ากำหนด ยังไม่ควรลดปริมาณปูนซีเมนต์ นอกจากผลการทดสอบแสดงว่า คอนกรีตให้กำลังสูงกว่าต้องการ

3. หาปริมาณปูนซีเมนต์ในล่วงผสม สำหรับคอนกรีต 1 ลูกบาศก์เมตร โดยเทียบล่วงจากขั้นที่ 1 และขั้นที่ 2 คือ

ขั้นที่ 1 แสดงจำนวนน้ำต่อปูนซีเมนต์ 1 ถุง

ขั้นที่ 2 แสดงจำนวนน้ำต่อคอนกรีต 1 ลูกบาศก์เมตร

ซึ่งสามารถหาปริมาณปูนซีเมนต์ในล่วงผสมสำหรับคอนกรีต 1 ลูกบาศก์เมตรได้ โดยการคำนวณตามวิธีนักภูมิคุณภาพ

4. หาปริมาณหินในล่วงผสม สำหรับคอนกรีต 1 ลูกบาศก์เมตร กำหนดในตาราง 8

ตาราง 8 แสดงปริมาณของหินในส่วนผสมคอนกรีตหนึ่งหน่วยปริมาตรที่ล้มพังกับค่าแห่งความ
ละเอียดของรายและขนาดใหญ่ที่ลดของหิน

ปริมาตรของหินต่อค่อนกริต 1 หน่วยปริมาตร				
ขนาดใหญ่ที่สุดของหินที่ใช้				
(มม.)	ค่าแห่งความลักษณะของทราย			
	2.40	2.60	2.80	3.00
9	0.46	0.44	0.42	0.40
12	0.55	0.53	0.51	0.49
19	0.65	0.63	0.61	0.59
25	0.70	0.68	0.66	0.64
38	0.76	0.74	0.72	0.70
50	0.79	0.77	0.75	0.73
75	0.84	0.82	0.80	0.778
150	0.90	0.88	0.86	0.84

ที่มา : สมปอง ส่องแสง. 2535 : 97

ค่ากำหนดให้ในตารางนี้ เป็นค่าสำหรับงานคونกริตเสริมเหล็กทั่ว ๆ ไป สำหรับงานคุณภาพที่กำหนดต่ำกว่า เช่น กันน้ำ และพื้น อาจเพิ่มค่าเหล่านี้ได้อีกร้อยละ 10

5. นายนิรนามฟองอากาศในส่วนแผนสำหรับคุณกรีท 1 ลูกบาศก์เมตร ใช้ตาราง 7
 6. นายนิรนามทรัพย์ในส่วนแผนสำหรับคุณกรีท 1 ลูกบาศก์เมตร ซึ่งเป็นส่วนแผนสุดท้าย
 ที่ต้องการหา ซึ่งจากหินที่ 1 กิงชินที่ 5 ได้ทราบปริมาณของน้ำ ปูนซีเมนต์ หิน และฟองอากาศ
 ในปริมาตร 1 ลูกบาศก์เมตรแล้ว ดังนั้น ปริมาณของทรัพย์จึงเท่ากับปริมาณของส่วนที่เหลือ โดย

การเปลี่ยนส่วนผสมต่าง ๆ ที่หาได้เป็นปริมาตรอย่างแน่น (absolute volume) คือ ไม่มีช่องว่างในส่วนผสมเลย ด้วยการใช้สูตร

$$V = \frac{W}{Sd}$$

$$\text{หรือปริมาตรอย่างแน่น (ม.³)} = \frac{\text{น้ำหนักของวัสดุ (กг.)}}{\text{ถ.พ.ของวัสดุ} \times \text{ความหนาแน่นของน้ำ (กг./ม.³)}}$$

7. แก้ส่วนผสมเนื่องจากความชื้น โดยปกตินั้นและทรายที่ใช้งานจริง จะมีความชื้นสูงกว่าในสภาพแห้งและอิ่มน้ำ ฉะนั้น จึงต้องแก้ส่วนผสมให้เข้ากับสภาพความเป็นจริง โดยการเพิ่มน้ำหนักของหินและทรายชี้น้ำที่ติดมา และลดน้ำในส่วนผสมออกในจำนวนที่เท่ากัน และในการซีฟท์หินและทรายแห้งกว่าสภาพแห้งและอิ่มน้ำ ก็จะต้องแก้ส่วนผสมเช่นเดียวกัน แต่ในทางที่ตรงกันข้าม

8. กำหนดส่วนผสมลูกทราย โดยนำปริมาณน้ำจากความชื้นมาปรับแก้ในส่วนผสมเพื่อความเข้าใจที่ดียิ่งขึ้น จะแสดงถ้วนอย่างการคำนวณหาอัตราส่วนของคอนกรีตตามลำดับดังกล่าวแล้วให้ทราบ ดังนี้

ต้องการออกแบบส่วนผสมของคอนกรีตสำหรับงานก่อสร้างอาคาร โดยวิศวกรรมสร้างได้กำหนดกำลังของคอนกรีตซึ่งทดสอบด้วยแท่นคอนกรีตถูปทรงกระบอก (cylinder) ขนาดเส้นผ่าศูนย์กลาง 150 มิลลิเมตร สูง 300 มิลลิเมตร เมื่อมีอายุ 28 วัน เท่ากับ 230 กิโลกรัมต่ตารางเมตร สำหรับกำหนดการและเสากอนกรีตเสริมเหล็ก ขนาดแคนท์ลูก 150 มิลลิเมตร การควบคุมคุณภาพของคอนกรีตอยู่ในขั้นต่ำ หิน และทรายที่ใช้มีคุณสมบัติดังตาราง ๙

ตาราง ๙ แสดงคุณสมบัติของทรายและหินที่ใช้ในการออกแบบส่วนผสมของคอนกรีตสำหรับงานก่อสร้างอาคาร

คุณสมบัติ	ทราย	หิน
ความถ่วงจำเพาะ	2.65	2.65
ค่าแห่งความละ เอี้ยด	2.70	-
น้ำหนัก (กก./ม³)	-	1,600
ความชื้นร้อยละ	3.50	0.30

ที่มา : สยบปอง ส่องแสง. 2535 : 98

วิธีคำนวณหาส่วนผสมของคอนกรีต ตามลำดับขั้นตอนดังนี้

ขั้นที่ ๑ หาอัตราส่วนระหว่างน้ำกับปูนซีเมนต์

จากตาราง ๔ กำลังอัดของคอนกรีตที่ต้องการ 230 กิโลกรัมต่�이ตรางเซนติเมตร เมื่อมีอายุ 28 วัน และไม่ใส่สารที่ทำให้เกิดฟองอากาศในเนื้อคอนกรีต จะได้

$$\text{ปริมาณน้ำต่อปูนซีเมนต์ } 1 \text{ ถุง (50 กก.)} = 30 \text{ ลิตร (30 กก.)}$$

$$\text{ได้อัตราส่วนระหว่างน้ำกับปูนซีเมนต์} = \frac{30}{50} = 0.60$$

ขั้นที่ ๒ หาปริมาณน้ำในส่วนผสมต่อคอนกรีต 1 ลูกบาศก์เมตร

จากตาราง ๖ ค่าการซับตัวของคอนกรีตสำหรับงานตามตัวอย่าง คือ 7.5 เซนติเมตร (ใช้เครื่องเชี่ยวค้อนกรีต)

จากตาราง ๓ ขนาดใหญ่ที่สุดของหินที่ใช้สำหรับโครงสร้างเสาและคานคอนกรีต เลริมเหล็กที่มีความหนาไม่เกิน 15 เซนติเมตร คือ 38 มิลลิเมตร

จากตาราง 7 ขนาดใหญ่ที่สุดของหินที่ใช้ 38 มิลลิเมตร เกณฑ์การยุบตัว 7.5
เซนติเมตร และไม่ได้สามารถทำให้เกิดฟองอากาศ จะได้

$$\text{ปริมาณน้ำเป็นลิตรต่อค่อนกริต } 1 \text{ ลูกบาศก์เมตร} = 178 \text{ ลิตร}$$

ข้อที่ 3 หาปริมาณปูนซีเมนต์ในส่วนผสมสำหรับค่อนกริต 1 ลูกบาศก์เมตร

$$\text{จากข้อที่ } 1 \text{ น้ำ } 30 \text{ ลิตร } \text{ ใช้ปูนซีเมนต์} = 1 \text{ ถุง}$$

$$\text{จากข้อที่ } 2 \text{ น้ำ } 178 \text{ ลิตร } \text{ ใช้ปูนซีเมนต์} = \frac{178}{30} = 5.9 \text{ ถุง} = 295 \text{ กิโลกรัม}$$

นั่นคือ ในส่วนผสมค่อนกริตจำนวน 1 ลูกบาศก์เมตร ใช้ปูนซีเมนต์ = 295 กิโลกรัม

ข้อที่ 4 หาปริมาณหินในส่วนผสมสำหรับค่อนกริต 1 ลูกบาศก์เมตร

จากตาราง 8 กำหนดค่าความละอิจของรายเท่ากับ 2.70 และขนาดใหญ่ที่สุด

ของหินเท่ากับ 38 มิลลิเมตร ดังนี้

$$\text{ในค่อนกริต } 1 \text{ ลูกบาศก์เมตร จะต้องใช้หิน} = \frac{0.74 + 0.72}{2} = 0.73 \text{ ลูกบาศก์เมตร}$$

$$\text{หรือคิดเป็นน้ำหนักของหิน} = 0.73 \times 1,600 = 1,168 \text{ กิโลกรัม}$$

ข้อที่ 5 หาปริมาณฟองอากาศในส่วนผสมสำหรับค่อนกริต 1 ลูกบาศก์เมตร

จากตาราง 7 ขนาดใหญ่ที่สุดของหิน 38 มิลลิเมตร และค่อนกริตนี้ไม่ได้สามารถทำให้เกิดฟองอากาศในส่วนผสม จะได้ ปริมาณฟองอากาศในส่วนผสมร้อยละ 1.0

$$\text{คิดเป็นปริมาตรได้} = \frac{1 \times 1}{100} = 0.01 \text{ ม.}^3 \quad \text{ในค่อนกริต } 1 \text{ ม.}^3$$

ซึ่งค่าผิดค่าน้อยมาก อาจตัดทิ้งได้

ข้อที่ 6 หาปริมาณรายในส่วนผสมสำหรับค่อนกริต 1 ลูกบาศก์เมตร

$$\text{จากสูตรปริมาตรของร่างແเน່ນ(ม.}^3\text{)} = \frac{\text{น้ำหนักของวัสดุ (กก.)}}{\text{ก.พ.ของวัสดุ} \times \text{ความหนาแน่นของน้ำ (กก./ม.}^3\text{)}}$$

ซึ่งจะได้ปริมาตรอย่างแน่นของส่วนผสมต่าง ๆ ดังนี้

$$\text{ปูชีเมเนต์ } 295 \text{ กิโลกรัม} = \frac{295}{3.15 \times 1,000} = 0.00937 \text{ ลูกบาศก์เมตร}$$

$$\text{น้ำ } 178 \text{ ลิตร} (178 \text{ กก.}) = \frac{178}{1 \times 1,000} = 0.1780 \text{ ลูกบาศก์เมตร}$$

$$\text{อากาศ} = 0.0100 \text{ ลูกบาศก์เมตร}$$

$$\text{หิน } 1,168 \text{ กิโลกรัม} = \frac{1,168}{2.63 \times 1,000} = 0.4441 \text{ ลูกบาศก์เมตร}$$

$$\text{เพรากะนีน ปริมาตรอย่างแน่นของทราย} = 1 - 0.7258 = 0.2742 \text{ ลูกบาศก์เมตร}$$

$$\text{หรือคิดเป็นน้ำหนักในส่วนผสม } 1 \text{ ลูกบาศก์เมตร} = 0.2742 \times 2.62 \times 1,000 \text{ กิโลกรัม} \\ = 727 \text{ กิโลกรัม}$$

ข้อที่ 7 แก้ส่วนผสมเนื่องจากความชื้น

กำหนดกรามมีความชื้นร้อยละ 3.50 และหินมีความชื้นร้อยละ 0.30

$$\text{ดังนี้ ปริมาณน้ำที่ห่อหุ้มกราย} = 727 \times \frac{350}{100} = 25 \text{ กิโลกรัม}$$

$$\text{ปริมาณน้ำที่ห่อหุ้มหิน} = 1,168 \times \frac{030}{100} = 4 \text{ กิโลกรัม}$$

$$\text{รวมปริมาณน้ำที่เกินมา} = 25 + 4 = 29 \text{ กิโลกรัม}$$

ข้อที่ 8 กำหนดส่วนผสมชั้นสุดท้าย ส่วนผสมคอนกรีตที่ถูกต้องควรเป็นดังนี้

$$\text{ปูชีเมเนต์} = 295 \text{ กิโลกรัม}$$

$$\text{น้ำ} = 178 - 29 = 149 \text{ กิโลกรัม}$$

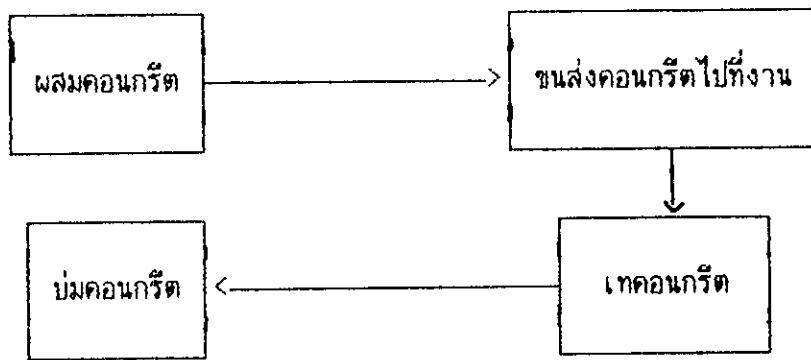
$$\text{ทราย} = 727 + 25 = 752 \text{ กิโลกรัม}$$

$$\text{หิน} = 1,168 + 4 = 1,172 \text{ กิโลกรัม}$$

ส่วนผสมชั้นสุดท้ายที่ได้จากการคำนวณนี้ จะต้องนำไปทดลองผลิตอีกครั้งหนึ่ง ซึ่งอาจจำเป็นต้องปรับส่วนผสมใหม่ ถ้าคอนกรีตไม่มีความสามารถเท่าได้และเกณฑ์การยุบตัวของคอนกรีต

ยังไม่เหมาะสม หากได้ส่วนผสมที่น้อยลงมาแล้ว ขึ้นต่อไปก็ทำการหล่อแท่งทดสอบ เพื่อตรวจสอบ กับค่ากำลังอัดประดิษฐ์ของคอนกรีตที่ได้ออกแบบไว้

การบ่มคอนกรีต (concrete cured) ในกระบวนการผลิตคอนกรีตเพื่อให้มีคุณภาพ ตามต้องการนั้น มีใช้ขั้นตอนอยู่กับขั้นตอนใดขั้นตอนหนึ่งโดยเฉพาะ แต่ต้องประสานลัมพ์พันธ์กันในทุก ขั้นตอนอย่างถูกวิธี ผิดพันธ์และกันห่วงกัน ตามภาพประกอบ 1



ภาพประกอบ 1 แสดงกระบวนการผลิตคอนกรีต

การบ่มคอนกรีตเป็นสิ่งที่สำคัญที่สุดในงานคอนกรีต เพราะเป็นการบ่มกับความชื้นและช่วยเพิ่มความชื้นให้แก่ผิวคอนกรีตโดยตรง เพื่อให้ความชื้นหรือน้ำภายในคอนกรีตทำปฏิกิริยากับปูนซีเมนต์ ต่อไปจนหมด อันจะเป็นผลให้คอนกรีตมีความแข็งแรงเพิ่มมากขึ้น และยังทำให้คอนกรีตไม่แข็งตัวเร็วจนเกินไปจนถึงกับเกิดการแตก - ร้าวได้ การบ่มคอนกรีตจะต้องกระทำในทันทีหลังจากคอนกรีตแข็งตัวหรือหลังจากการตกแต่งผิวน้ำขึ้นสุดท้ายลิ้นลุ่ดลง ประมาณ คุลปะสูตร (2536 : 137 - 141) ได้เสนอวิธีการบ่มคอนกรีตไว้ 3 วิธี ดังนี้

1. วิธีเพิ่มความชื้น เหมาะกับงานคอนกรีตที่เทในอากาศร้อน โดยวิธีการปล่อยน้ำขัง การฉีดน้ำ แล้วการใช้รีสตูเปียกชื้นคลุ่ม เป็นต้น

2. วิธีบ่มกับการเลี้ยความชื้น โดยวิธีการใช้กระดาษกันน้ำ ผ้าพาลติกหรือสารเคมี การใช้ไนล์แบบ เป็นต้น

3. วิธีเร่งกำลัง โดยวิธีการบ่มคอนกรีตด้วยไอน้ำ

ในงานทดลองแผ่นไม้อัดซีเมนต์จากไม้คุณภาพต่ำ (ปรีชา เกียรติกรเจริญ. 2525 :

162 - 170 ; สมชัย เบญจชัย. 2535 : 35) ใช้วิธีการบ่มโดยการนำไปเผาแผ่นทดลองที่ถูกจับยึดอยู่ในแบบนาน 24 ชั่วโมง ไปปิดด้วยความชื้นในห้องที่มีความชื้นอีเมต้า คือ ใช้ลังถังขนาดใหญ่ มีน้ำหล่ออยู่กันถัง วางแผ่นทดลองเหนือระดับน้ำ ปิดฝาลังถังด้วยพลาสติกเป็นเวลา 7 วัน และนำไปเผาผิงในบรรยายอีกอย่างน้อย 21 วัน จึงนำไปทดลองมากทดสอบ แต่ในการบานการผลิตคอนกรีตบล็อกจริง ใช้วิธีการผิงคอนกรีตบล็อกให้แห้งในบรรยายประมาณ 3 - 5 วัน ก็สามารถจำหน่ายได้ เพราะเหตุผลทางการค้าและเชื่อว่างานคอนกรีตบล็อกมีปูนซีเมนต์ผสมอยู่ในปริมาณสูง และเป็นรูปหล่อเล็กบางที่ใช้ปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ประเภท 1 ความร้อนจะสามารถถ่ายเทออกไปได้

หลักการของคอนกรีต คือ น้ำจะเข้าทำปฏิกิริยา กับซีเมนต์ได้อย่างสมบูรณ์ อย่างน้อย 7 วัน ตั้งนี้ จึงถือว่า เป็นช่วงอันตรายที่ควรควบคุม ซึ่งคอนกรีตจะมีกำลังประมาณนี้ถึงร้อยละ 70 และอายุคอนกรีตที่บ่ม 14 วัน จะมีกำลังประมาณร้อยละ 85 ของกำลังคอนกรีตที่มีอยู่ 28 วัน (พิภพ สุนทรลักษณ์. 2534 : 131) ในงานคอนกรีตทั่ว ๆ ไป จึงทดสอบกำลังอัดที่อายุ 28 วัน

2. คอนกรีตบล็อก (hollow concrete block or hollow concrete masonry unit)

คอนกรีตบล็อก หมายถึง ก้อนคอนกรีตที่ทำจากปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ น้ำ และวัสดุผสมที่เหมาะสมชนิดต่าง ๆ และจะมีสารอื่นผสมอยู่ด้วยหรือไม่ก็ได้ สำหรับก่อผนังหรือกำแพงมีรูหรือโพรงขนาดใหญ่ทะลุตลอดก้อน และมีหน้าที่หน้าตัดสูกซึ่งมีรูขนาดใหญ่กว่าร้อยละ 75 ของพื้นที่หน้าตัดรวมทั้งขนาดที่ร่องน้ำบ่อดียกัน (มอก. 58 - 2533 : 1 - 2) คอนกรีตบล็อกที่จะต้องมีความสามารถในการรับน้ำหนัก คุณลักษณะในการดูดซับเสียง และความแห้งตามชื่อกำหนดของสมาคมทดสอบวัสดุแห่งสหราชอาณาจักร (The American Society for Testing Material or ASTM) หรือตามมาตรฐาน มอก. ของประเทศไทย โดยทั่วไปขนาดจริงจะน้อยกว่าที่ระบุไว้ 10 มิลลิเมตร เพื่อเพื่อไว้สำหรับปูนก่อที่ร้อยต่อ เช่น คอนกรีตบล็อกขนาด 150 x 200 x 200

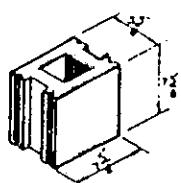
มิลลิเมตร ขนาดจริงจะเท่ากับ $140 \times 190 \times 190$ มิลลิเมตร คอนกรีตบล็อกล่างให้สูงสุด 200 มิลลิเมตร แต่อย่างไรก็ตามก็จะมีขนาดอื่น ๆ อีกด้วย ความกว้างโดยทั่วไปได้แก่ ขนาด 100 มิลลิเมตร 150 มิลลิเมตร 200 มิลลิเมตร และ 300 มิลลิเมตร

ลักษณะของคอนกรีตบล็อก คอนกรีตบล็อกจำแนกออกได้เป็น 2 ลักษณะ ได้แก่ (ประเทศกุลปะสูตร. 2536 : 193 - 195)

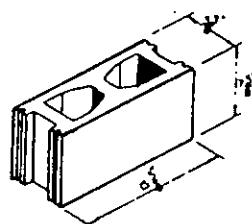
1. คอนกรีตบล็อกแบบกลวง (hollow concrete block)

คอนกรีตบล็อกแบบนี้ ยังจำแนกออกได้เป็น 2 ชนิด ได้แก่ ชนิดรับน้ำหนัก (load bearing block) และชนิดไม่รับน้ำหนัก (non - load bearing)

คอนกรีตบล็อกแบบกลวงชนิดรับน้ำหนัก คอนกรีตบล็อกชนิดนี้ หมายถึง คอนกรีตบล็อกที่ใช้สำหรับผนังที่ออกแบบให้รับน้ำหนักบรรทุกและน้ำหนักตัวเอง มีลักษณะดังภาพประกอบ 2



(ก.)

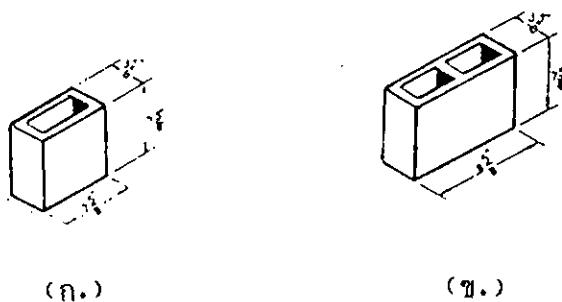


(ข.)

ภาพประกอบ 2 คอนกรีตบล็อกแบบกลวงชนิดรับน้ำหนัก

ที่มา : ประเทศไทย กุลปะสูตร. 2536 : 193

คอนกรีตบล็อกแบบกลวงชนิดไม่รับน้ำหนัก คอนกรีตบล็อกชนิดนี้ หมายถึง คอนกรีตบล็อกที่ใช้สำหรับผังที่ออกแบบไม่รับน้ำหนักบรรทุกได้ ฯ นอกจากน้ำหนักตัวเอง มีลักษณะดังภาพประกอบ ๓



(ก.)

(ข.)

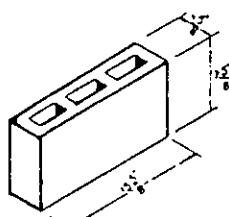
ภาพประกอบ ๓ คอนกรีตบล็อกแบบกลวงชนิดไม่รับน้ำหนัก

ที่มา : ประมวล กฎประสูตร. ๒๕๓๖ : ๑๙๓

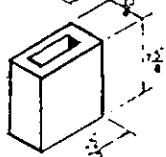
2. คอนกรีตบล็อกแบบตัน (solid concrete block)

คอนกรีตบล็อกแบบนี้ จะมีเฉพาะช่องว่างภายในเท่านั้น ซึ่งหมายถึง คอนกรีตบล็อก เชิงตันที่ใช้สำหรับก่อฟรีซหรือก่อกำแพง ที่ออกแบบให้รับน้ำหนักบรรทุกและน้ำหนักของตัวเอง คอนกรีตบล็อกชนิดนี้เป็นที่นิยมมากและใช้แพร่หลายในประเทศไทย ได้ถูกแสดงไว้ในภาพประกอบ ๔

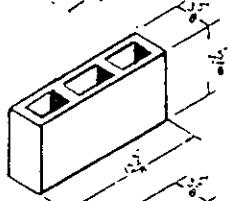
គន្លឹករិបត្តិការណ៍ 100 មិត្តិម៉ោរ



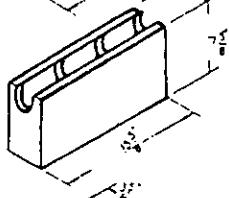
ចិ 4 - 1
ដំឡើង 100 មម.
ប្រឈូកខ្នាត 25 មម.
នៅអង្គ 11.5 កក.



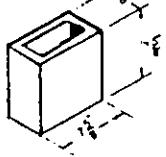
ចិ 4 - 2
ដំឡើង 100 មម. គ្រឿងកំណុំ
ប្រឈូកខ្នាត 25 មម.
នៅអង្គ 5.5 កក.



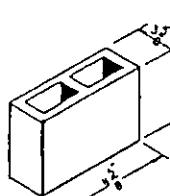
ចិ 4 - 3
ដំឡើង 100 មម.
ប្រឈូកខ្នាត 19 មម.
នៅអង្គ 9.0 កក.



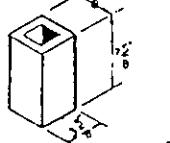
ចិ 4 - 4
ដំឡើង 100 មម.
ប្រឈូកខ្នាត 19 មម.
នៅអង្គ 10.0 កក.



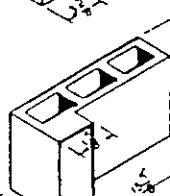
ចិ 4 - 5
ដំឡើង 100 មម. គ្រឿងកំណុំ
ប្រឈូកខ្នាត 19 មម.
នៅអង្គ 4.5 កក.



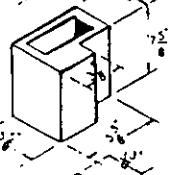
ចិ 4 - 6
ដំឡើង 100 មម. 3/4 កំណុំ
ប្រឈូកខ្នាត 19 មម.
នៅអង្គ 7.0 កក.



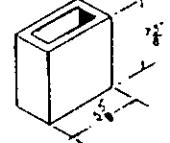
ចិ 4 - 7
ដំឡើង 100 មម. 1/4 កំណុំ
ប្រឈូកខ្នាត 19 មម.
នៅអង្គ 3.0 កក.



ចិ 4 - 8
ដំឡើង 100 មម. កំណុំ
ប្រឈូកខ្នាត 19 មម.
នៅអង្គ 12.0 កក.



ចិ 4 - 9
ដំឡើង 100 មម.
1/3 ខែងកំណុំ
ប្រឈូកខ្នាត 19 មម.
នៅអង្គ 6 កក.

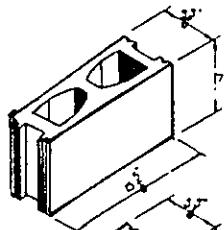


ចិ 4 - 10
ដំឡើង 100 មម. 1/3 កំណុំ
ប្រឈូកខ្នាត 19 មម.
នៅអង្គ 4 កក.

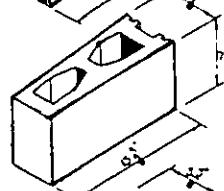
រាយក្រកសម្រាប់ 4 គន្លឹករិបត្តិការណិតនិងជាមុននាក់ពារ់ ទាំង ៦ ពីផល និងនៅក្នុងប្រទេសកម្ពុជា

កិច្ច : ប្រយោជន៍ ក្នុងប្រព័ន្ធដំឡើង 196 - 199

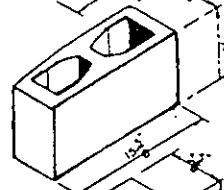
គោនកវិញ្ញាបតីការណាត 150 មិត្តិមេត្រ



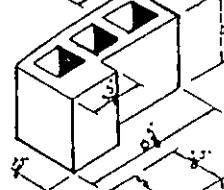
ី 6 - 1
ខ្សោ 150 មម.
ឱ្យឱែយោរាយ
ាងអង 13.5 កក.



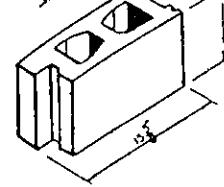
ី 6 - 2
ខ្សោ 150 មម. កំមុ
ាងអង 14.0 កក.



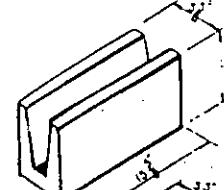
ី 6 - 3
ខ្សោ 150 មម. កំមុក
ាងអង 14.5 កក.



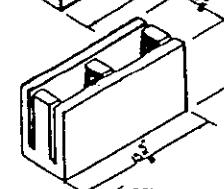
ី 6 - 4
ខ្សោ 150 មម. ខោមុ
ាងអង 17.5 កក.



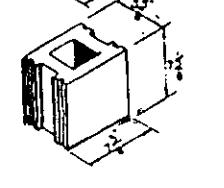
ី 6 - 5
ខ្សោ 150 មម.
កំរូលសោ
ាងអង 13.5 កក.



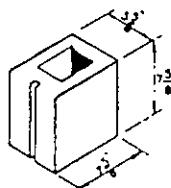
ី 6 - 6
ខ្សោ 150 មម. កំខោប
ាងអង 14.5 កក.



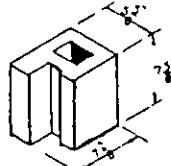
ី 6 - 7
ខ្សោ 150 មម.
ឱ្យឱែមាយទៅ
ាងអង 15.0 កក.



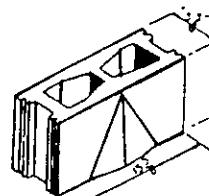
ី 6 - 8
ខ្សោ 150 មម.
ឱ្យឱែយោរាយគីងកំន
ាងអង 7.0 កក.



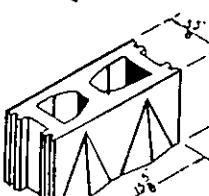
ី 6 - 9
ឃងកវាំង 150 មម.
កំរូលគីងកំន
ាងអង 7.5 កក.



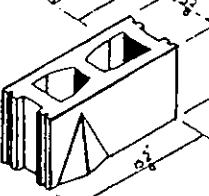
ី 6 - 10
ឃងកវាំង 150 មម.
កំរូលសោគីងកំន
ាងអង 7.0 កក.



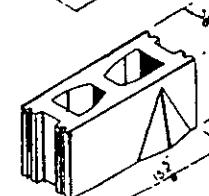
ី 6 - 11
ឃងកវាំង 150 មម.
ឬ - ិក
ាងអង 14.0 កក.



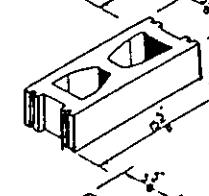
ី 6 - 12
ឃងកវាំង 150 មម.
ឬ - ិក
ាងអង 14.0 កក.



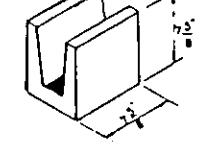
ី 6 - 13
ឃងកវាំង 150 មម.
ឬ - ិក
ាងអង 13.5 កក.



ី 6 - 14
ឃងកវាំង 150 មម.
ឬ - ិក
ាងអង 13.5 កក.

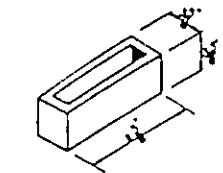


ី 6 - 15
ឃងកវាំង 150 មម. កំសុំ
ាងអង 6.0 កក.

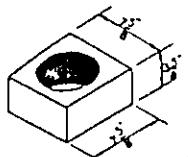


ី 6 - 16
ឃងកវាំង 150 មម.
កំខោគីងកំន
ាងអង 7.5 កក.

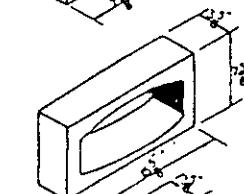
บล็อกก่อกำแพง



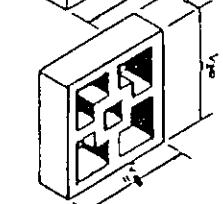
เออสชี - 1
ก่อกำแพงหมายเลข 1
น้ำหนัก 4.5 กก.



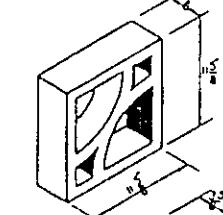
เออสชี - 2
ก่อกำแพงหมายเลข 2
น้ำหนัก 6.0 กก.



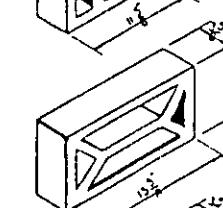
เออสชี - 3
ก่อกำแพงหมายเลข 3
น้ำหนัก 6.0 กก.



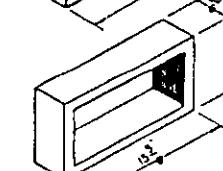
เออสชี - 4
ก่อกำแพงหมายเลข 4
น้ำหนัก 8.5 กก.



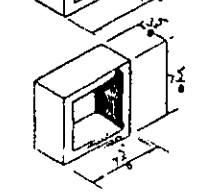
เออสชี - 5
ก่อกำแพงหมายเลข 5
น้ำหนัก 7.5 กก.



เออสชี - 6
ก่อกำแพงหมายเลข 6
น้ำหนัก 8.0 กก.



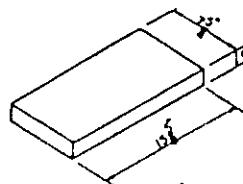
เออสชี - 7
ก่อกำแพงหมายเลข 7
น้ำหนัก 6.0 กก.



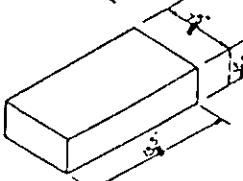
เออสชี - 8
ก่อกำแพงหมายเลข 8
น้ำหนัก 4.5 กก.

ภาพประกอบ 4 (ต่อ)

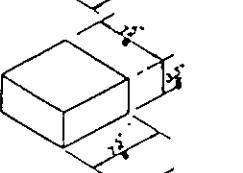
บล็อกแนวตั้น



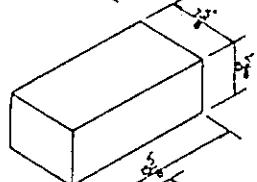
เออสแบล็ค - 1
ฐานกว้าง 35 มม.
น้ำหนัก 7.0 กก.



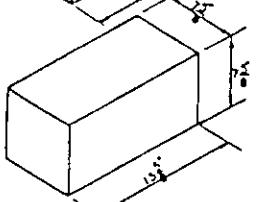
เออสแบล็ค - 2
ฐานกว้าง 90 มม.
น้ำหนัก 15.5 กก.



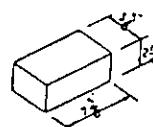
เออสแบล็ค - 3
ฐานกว้าง 90 มม. ครึ่งก้อน
น้ำหนัก 7.5 กก.



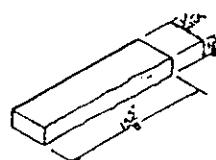
เออสแบล็ค - 4
ฐานกว้าง 140 มม.
น้ำหนัก 23.5 กก.



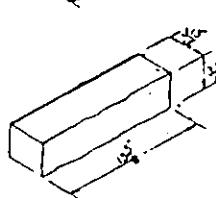
เออสแบล็ค - 5
ฐานกว้าง 190 มม.
น้ำหนัก 32.0 กก.



คอนแกรตก้อน
บี - 1
ฐานกว้าง 35 มม.
น้ำหนัก 3.5 กก.



บล็อกผ่า
เออสพี - 1
ฐานกว้าง 35 มม.
น้ำหนัก 3.5 กก.

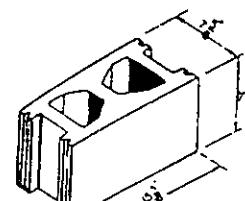


เออสพี - 2
ฐานกว้าง 90 มม.
น้ำหนัก 8.0 กก.

គោនកីឡបនតិចរាយនាគ 200 មិលីម៉ែត្រ

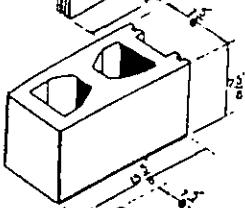
ឈី 8 - 1

ខ្សោត 200 មម.
ត្រួយកាមយាត
នៅលើក 17.5 កក.



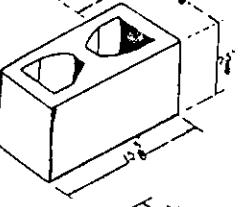
ឈី 8 - 2

ខ្សោត 200 មម. កំរុង
នៅលើក 18.5 កក.



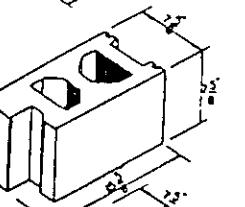
ឈី 8 - 3

ខ្សោត 200 មម.
កំរុងក្នុង
នៅលើក 19.5 កក.



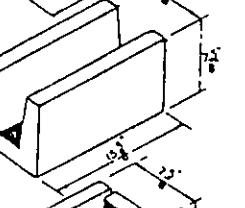
ឈី 8 - 4

ខ្សោត 200 មម.
កំរូលសោ
នៅលើក 18.0 កក.



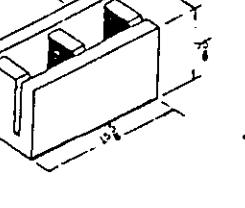
ឈី 8 - 5

ខ្សោត 200 មម.
កំរូលខ្លួន
នៅលើក 20.0 កក.



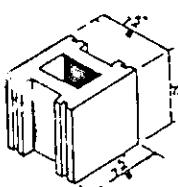
ឈី 8 - 6

ខ្សោត 200 ម.
ត្រួយកាមរួយទៅ
នៅលើក 19.0 កក.



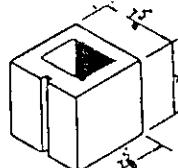
ឈី 8 - 7

ខ្សោត 200 មម.
ត្រួយកាមយាតក្នុង
នៅលើក 9.0 កក.



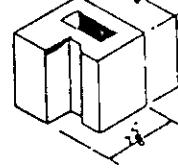
ឈី 8 - 8

ខ្សោត 200 មម.
កំរុងក្នុងក្នុង
នៅលើក 10.5 កក.



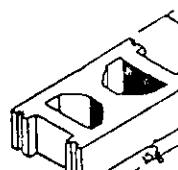
ឈី 8 - 9

ខ្សោត 200 មម.
កំរូលសោក្នុង
នៅលើក 10.5 កក.



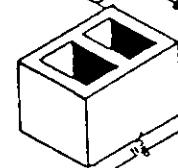
ឈី 8 - 10

ខ្សោត 200 មម.
កំសងកាមនៅយក្នុង
នៅលើក 7.5 កក.



ឈី 8 - 11

ខ្សោត 200 មម.
កំរុងក្នុង
នៅលើក 14.0 កក.



กระบวนการผลิตคอนกรีตบล็อก การก่อสร้างคอนกรีตเสริม筋 โรงเรือนในฟาร์ม ยังคง
ตลอดจนอาคารนักการศึกษาในชนบท นิยมใช้คอนกรีตบล็อกเป็นส่วนประกอบของโครงสร้าง โดยใช้ก้อน
เป็นผ้าผนัง เนื่องจากมีราคาถูก ก่อสร้างได้ง่ายและรวดเร็ว

กระบวนการผลิตคอนกรีตบล็อกมี 3 ขั้นตอน คือ

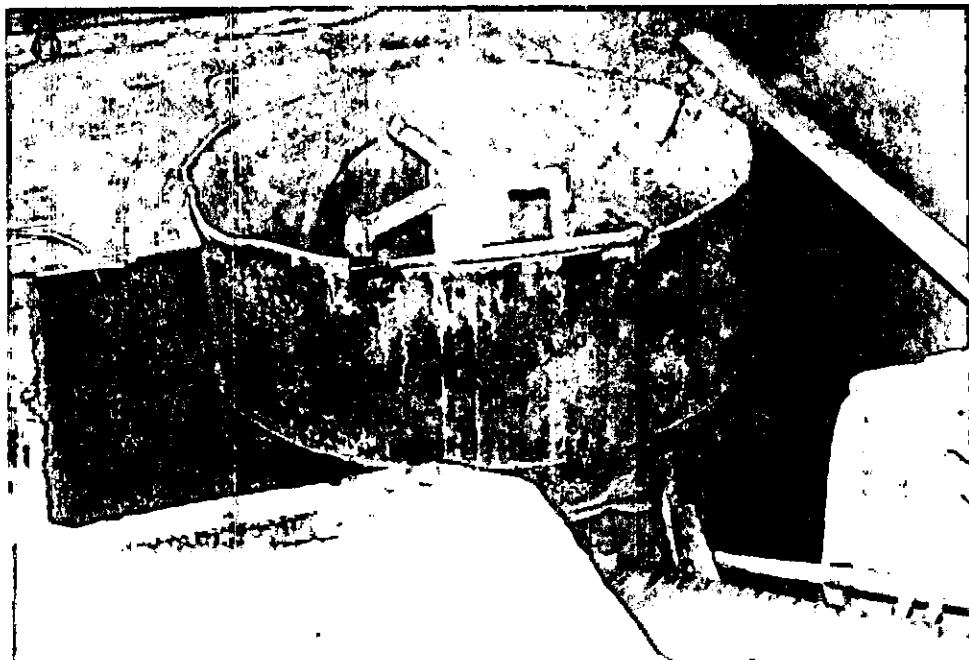
1. การผลิตคอนกรีต
2. การอัดคอนกรีตลงแม่พิมพ์
3. การผึ้งคอนกรีตบล็อกให้แห้ง (เสกลรร สีหงษ์ และบังติ บริโภค)

2535 : 4 - 6)

เครื่องผลิตคอนกรีตบล็อกมี 2 แบบ คือ แบบใช้แรงคน และแบบใช้ไฮดรอลิก

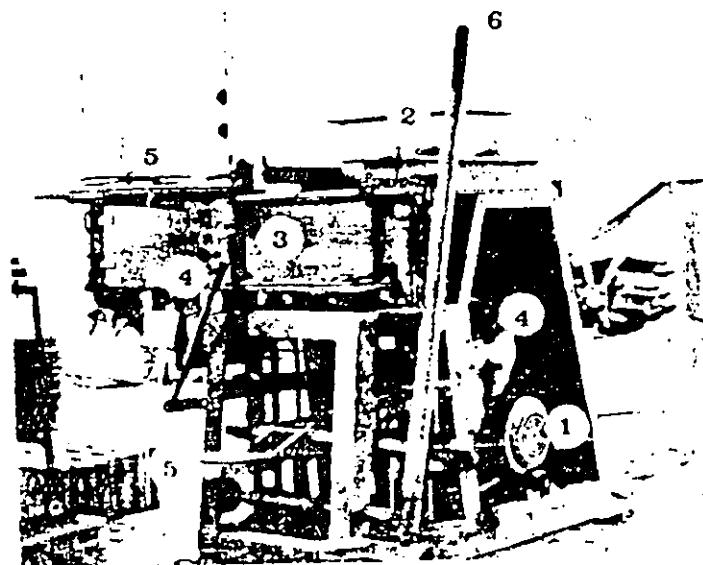
เครื่องผลิตคอนกรีตบล็อกแบบใช้แรงคน ประกอบด้วย เครื่องผลิตคอนกรีตและ
เครื่องอัดคอนกรีตบล็อก

1. เครื่องผลิตคอนกรีต ลักษณะ เป็นถังหมุนผลิตคอนกรีต ขนาดความจุ 0.31
ลูกบาศก์เมตร ใช้มอเตอร์ไฟฟ้าขนาด 5 แรงม้า เป็นตันกำลัง ถังภาพประกอบ 5



ภาพประกอบ 5 เครื่องผลิตคอนกรีตเพื่ออัดคอนกรีตบล็อกแบบใช้แรงคน

2. เครื่องอัดคอนกรีตบล็อก ขนาดตัวเครื่องประมาณ $50 \times 80 \times 100$ เซนติเมตร ประกอบด้วยกษะไส่คอนกรีต แม่พิมพ์คอนกรีตบล็อกซึ่งผลิตได้ครั้งละ 2 ก้อน และชุดอัดคอนกรีตบล็อก ตั้งภาพประกอบ 6



- | | |
|-------------------------------|--------------------------------|
| 1. ไม้เตอร์ไฟฟ้าขนาด 3 แรงม้า | 5. แบนเนเยี่ยนฝาอัดและเหล็กรอง |
| 2. กษะไส่คอนกรีต | นำคอนกรีตบล็อกออก |
| 3. แม่พิมพ์อัดคอนกรีตบล็อก | 6. คันโยกดันคอนกรีตบล็อกออก |
| 4. ชุดเขย่าและคันโยก | |

ภาพประกอบ 6 เครื่องอัดคอนกรีตบล็อกแบบใช้แรงคน

การทำงาน ขั้นตอนการผลิตคอนกรีตบล็อกมีดังนี้

1. ผสมคอนกรีตอัตราส่วนปูนซีเมนต์ : หินผุน : ทรายละเอียด : น้ำ = $1.5 : 22 : 4 : 1$ โดยใช้เครื่องผสม
2. นำเส้นเชือกคอนกรีตเข้าสู่กษะไส่คอนกรีต นำแผ่นเหล็กรองไว้ด้านล่าง แม่พิมพ์ แล้วเลื่อนกษะคอนกรีตเข้าไปเพื่อบรรจุคอนกรีตลงบนแม่พิมพ์ ชุดเขย่าจะทำการเขย่า

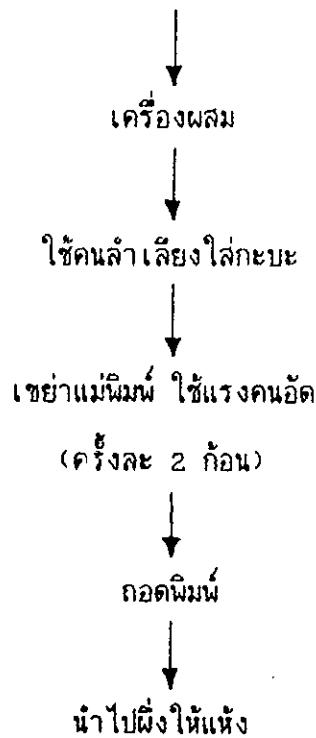
เพื่อให้ค่อนกรีตอัดตัว ในแม่พิมพ์ หมุนเป็นปิดด้านบนแม่พิมพ์ร้อมเหยียบเป็นเหยียบอัดแม่พิมพ์ แล้วเบรคกลไกเขย่าทันที

3. หมุนแผ่นปิดออกพร้อมกับดันค่อนกรีตบล็อกขึ้น หมุนแผ่นรองไปรับค่อนกรีตบล็อก แล้วผลักค่อนกรีตบล็อกเพื่อน้ำแผ่นรองออก นำค่อนกรีตบล็อกไปพิ้งให้แห้ง

ค่อนกรีตจากถังผสม สามารถใช้ผลิตค่อนกรีตบล็อกขนาด $70 \times 190 \times 390$ มิลลิเมตร ได้ 32 ก้อน เมื่อใช้คนทำงาน 3 คน จะผลิตค่อนกรีตบล็อกได้ 55 ก้อน/คน/ชั่วโมง ค่าแรงงานในการผลิตค่อนกรีตบล็อก 30 บาท ต่อก่อนกรีตบล็อก 100 ก้อน

ส่วนผสมค่อนกรีต ปูนซีเมนต์ : หินผุน : ทรายละเอียด : น้ำ

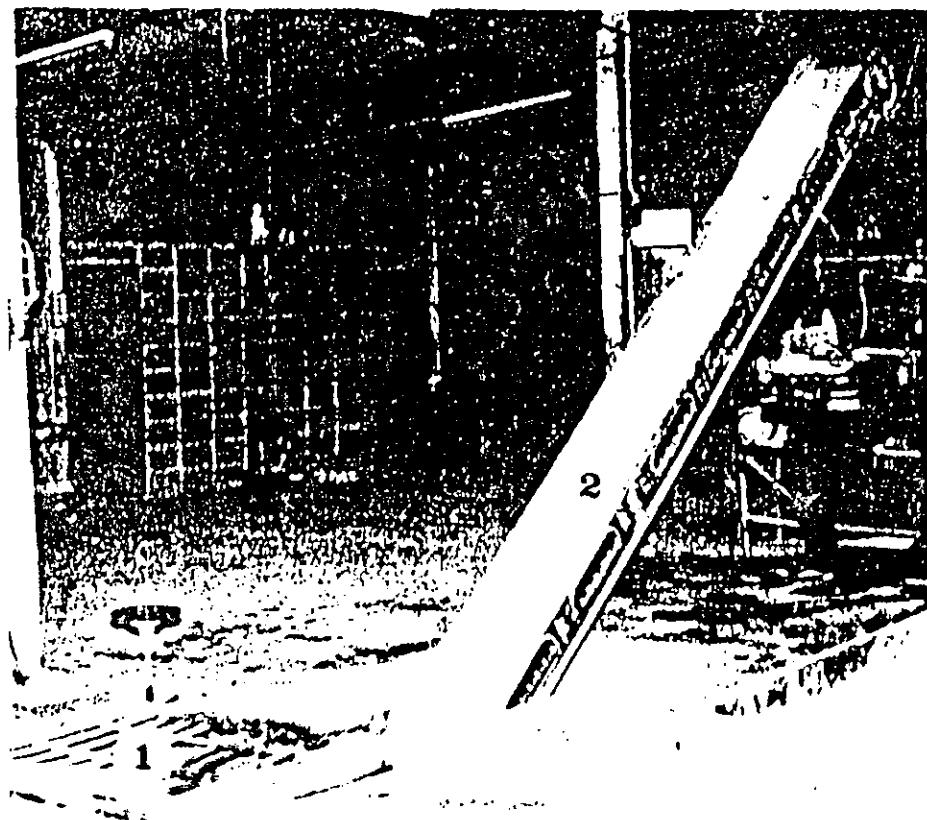
$1.5 : 22 : 4 : 1$



ภาพประกอบ 7 ขั้นตอนในการผลิตก้อนค่อนกรีตบล็อกโดยใช้เครื่องผลิตค่อนกรีตบล็อกแบบใช้แรงคน

เครื่องผลิตคอนกรีตบล็อกแบบใช้ไอลอวอลิก ประกอบด้วย เครื่องผสมคอนกรีต
ลักษณะลำเลียงคอนกรีต และเครื่องอัดคอนกรีตบล็อก

1. เครื่องผสมคอนกรีต เป็นถังหมุนผสมคอนกรีต ความจุ 0.36 ลูกบาศก์เมตร
ใช้มอเตอร์ไฟฟ้าขนาด 5 แรงม้าเป็นต้นกำลัง ดังภาพประกอบ 8



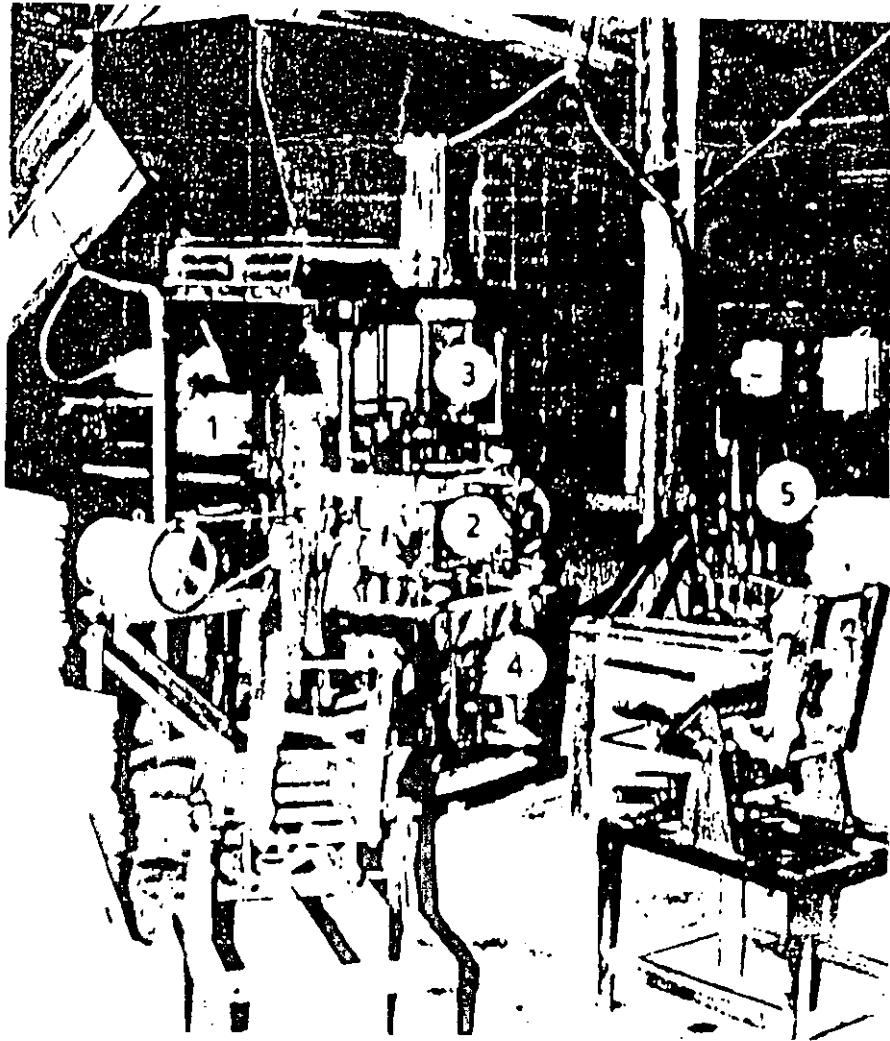
1. เครื่องผสมคอนกรีต

2. ลักษณะลำเลียง

ภาพประกอบ 8 เครื่องผสมคอนกรีตเพื่ออัดคอนกรีตบล็อกแบบใช้ไอลอวอลิก

2. สายพานลำเลียงคอนกรีต กำหนดที่ลำเลียงคอนกรีตจากเครื่องผลิตไปยัง
กะบะคอนกรีต ซึ่งอยู่ด้านบนของแม่พิมพ์ ใช้มอเตอร์ไฟฟ้าขนาด 3 แรงม้า เป็นตันกำลัง ตั้ง^๔
ภาพประกอบ ๘

3. เครื่องอัดคอนกรีตบล็อก ขนาดตัวเครื่องประมาณ $80 \times 120 \times 150$
เซนติเมตร ตั้งภาพประกอบ ๙



1. ชุดป้อนเส้นผลิตลงแม่พิมพ์

4. ชุดกดพิมพ์

2. ชุดแม่พิมพ์

5. ชุดควบคุมระบบไฮดรอลิก

3. ชุดอัด

ภาพประกอบ ๙ เครื่องอัดคอนกรีตบล็อกแบบไฮดรอลิก

เครื่องอัดคอนกรีตบล็อกแบบใช้ไฮดรอลิกมีล่วงประกอบ ดังนี้

3.1 ชุดป้อนคอนกรีตลงสู่แม่พิมพ์ เป็นร่างเลื่อน ข้าวอกอยู่ใต้กระเบนคอนกรีต กำหนดที่ป้อนคอนกรีตลงแม่พิมพ์ภายในร่างเลื่อน มีเกลียวหมุนคลุกเคล้าคอนกรีต ใช้มอเตอร์ไฟฟ้าขนาด 1/4 แรงม้า เป็นตันกำลังทำงานร่วมกับระบบไฮดรอลิก

3.2 ชุดแม่พิมพ์ อัดคอนกรีตบล็อกได้ครั้งละ 4 ก้อน ทำงานโดยใช้ระบบไฮดรอลิก

3.3 ชุดอัด ประกอบด้วยชุดเขย่า ใช้มอเตอร์ไฟฟ้าขนาด 3 แรงม้า

2 เครื่อง (ซ้าย - ขวา) ทำงานร่วมกับระบบไฮดรอลิก

3.4 ชุดถอดพิมพ์ ทำงานโดยระบบไฮดรอลิก

3.5 ชุดควบคุมระบบไฮดรอลิก ใช้มอเตอร์ไฟฟ้าขนาด 5 แรงม้า การทำงาน ขึ้นตอนการผลิตคอนกรีตบล็อก มีดังนี้

1. ผลมคอนกรีต อัตราล่วงปูนซีเมนต์ : ทรายละเอียด : น้ำ : = 1.5 : 22 : 4 : 1 โดยใช้เครื่องผลม

2. ใช้สายพานลำเลียงคอนกรีตลงสู่กระเบนเพื่อป้อนคอนกรีตลงแม่พิมพ์โดยผ่านทางร่างเลื่อน ร่างเลื่อนจะเลื่อนเข้า - ออกโดยแกนไฮดรอลิก โดยจะต้องไล่แผ่นรองด้านล่างแม่พิมพ์ก่อนการป้อน

3. ชุดเขย่าจะกำหนดที่เขย่าให้คอนกรีตอัดตัวในแม่พิมพ์

4. ใช้แผ่นปีตแม่พิมพ์และอัดโดยระบบไฮดรอลิก พร้อมกับเบรคชุดเขย่า

5. ยกแผ่นปีตแม่พิมพ์ออกพร้อมกับดันคอนกรีตบล็อกชิ้นโดยระบบไฮดรอลิก หมุนแผ่นรองรับคอนกรีตบล็อก ใช้เครื่องผลิตคอนกรีตบล็อกเพื่อนำแผ่นรองออก แล้วนำคอนกรีตบล็อกไปผึ้งให้แห้ง

ส่วนเผยแพร่คอมพิวเตอร์ บูนชีเมเนต์ : หินผุน : ทรายละเอียด : น้ำ

1.5 : 22 : 4 : 1

↓
เครื่องผสม

↓
สายพานลำเลียงคอนกรีตใส่ทะเบียน

ใช้ระบบไฮดรอลิกป้อนคอนกรีตลงแม่พิมพ์

↓
เขย่าแม่พิมพ์และใช้ระบบไฮดรอลิกอัด

(ครั้งละ 4 ก้อน)

↓
ถอดพิมพ์

↓
นำคอนกรีตบล็อกไปผึ้งให้แห้ง

ภาพประกอบ 10 ขั้นตอนในการผลิตก้อนคอนกรีตบล็อกแบบใช้ไฮดรอลิก

เมื่อทำการผลิตโดยใช้คนทำงาน 3 คน จะผลิตคอนกรีตบล็อกได้ 75 ก้อน/คน

/ชั่วโมง ค่าแรงงานในการผลิตคอนกรีตบล็อก 20 บาท ต่อคอนกรีตบล็อก 100 ก้อน

ต้นทุนในการผลิตคอนกรีตบล็อกก้อนละประมาณ 2.60 บาท ราคาขายที่โรงงาน
ก้อนละ 2.80 บาท

การผลิตคอนกรีตบล็อกโดยใช้ระบบไฮดรอลิกต้องใช้ต้นทุนสูง ราคารถร่องอัด
คอนกรีตแบบใช้ไฮดรอลิกประมาณ 300,000 บาท (ปี พ.ศ. 2534)

เนื่องจากเครื่องอัดคอนกรีตบล็อกแบบใช้แรงงานคน มีความเป็นไปได้สูงสำหรับ
การผลิตในระดับอุตสาหกรรมครอบครัว และสอดคล้องกับปริมาณใช้แรงงานในชนบท ดังนี้ ผู้วิจัย

จึงทำการทดลองโดยใช้เครื่องอัดคอนกรีตบล็อกแบบใช้แรงงานคน

การพัฒนาตัวน้ำหนักของคอนกรีตบล็อก คอนกรีตบล็อกชนิดไม่รับน้ำหนักกึ่งผลิตขึ้นใช้ใน การก่อสร้าง ปัจจุบันยังคงใช้มวลรวมประมาณประทศกิโลกรัมต่อตารางเมตร (สัมภาระ) หรือ 250 กิโลกรัมต่อตารางเมตร (น้ำหนัก) แต่ในปัจจุบันมีค่าโดยประมาณ 100 - 240 กิโลกรัมต่อตารางเมตร (สัมภาระ) และวินิจฉัยเชียร์. 2530 : 29) ยังประสบปัญหาด้านน้ำหนักที่มีมากเกินจำเป็น จึงทำให้วัสดุก่อสร้างอื่น เช่น เหล็กเส้น ฐานราก และคาน เป็นต้น ต้องกำหนดขนาดหรือจำนวน ให้สามารถรับน้ำหนักของคอนกรีตบล็อกได้ จึงทำให้สิ่งเหลือที่ต้องการก่อสร้างโดยรวม

จากปัญหาด้านน้ำหนักมากเกินความจำเป็น จึงได้มีการคิดทำคอนกรีตให้เบาโดย สามารถแบ่งออกได้เป็น ๓ ชนิดตามวัสดุที่ใช้ คือ คอนกรีตที่ใช้มวลเบา โฟมคอนกรีต และคอนกรีต ไม่มีส่วนลด เอียด ซึ่งมวลรวมเบาที่สุด มวลรวมที่มีน้ำหนักกระห่วง 60 - 1,000 กิโลกรัม ต่อลูกบาศก์เมตร เทียบกับ 1,100 - 1,750 กิโลกรัมต่อลูกบาศก์เมตรของมวลรวมปกติ (คอนกรีตผสมเลร์เจชีแพค. ม.ป.ป. : ไม่มีเลขหน้า) หรือเมื่อก่อทำແงคอนกรีตบล็อกกลวงขนาด $170 \times 170 \times 400$ มิลลิเมตร จะมีน้ำหนักประมาณ 88 - 110 กิโลกรัมต่อตารางเมตร สำหรับ บล็อกที่หล่อแท่งด้วยมวลรวมที่มีน้ำหนักมาก และหนักประมาณ 55 - 77 กิโลกรัมต่อตารางเมตร สำหรับบล็อกที่หล่อแท่งด้วยมวลรวมที่มีน้ำหนักเบา (พิกพ สุนทรสมัย. 2536 : 146)

ในปัจจุบันมวลรวมเบาได้มาจากการที่ผองตัวโดยธรรมชาติ จากสารอินทรีย์และจาก ของเหลวของกระบวนการผลิตกระแสไฟฟ้าที่ใช้ถ่านหินเป็นเชื้อเพลิง เช่น โคล (coal) ชินเดอร์ (cinder) เชล (shale) โวลคานิค ชินเดอร์ส (volcanic cinders) ฟูมิค (pumice) และ สโคเรีย (scoria) ในประเทศไทยสามารถได้พัฒนามวลรวมเบาเพื่อใช้ในการผลิตคอนกรีตบล็อกใน ระดับอุตสาหกรรม โดยใช้ไม้สนขาว (white spruce) ในรูปของชิ้นเลื่อยและชิ้นไม้เล็ก ๆ ทัดแทน มวลรวมเบาได้ร้อยละ 50 ทำให้ราคาถูกลง (Hatzinikolas and Zmave. 1992 : 57 - 64) ทั้งนี้นอกจากเป็นการประหยัดต้นทุนการก่อสร้างโดยรวมแล้ว คอนกรีตบล็อกน้ำหนักเบายัง สามารถฝาดเช ป้องกันความร้อนหรือภัยอากาศหนาวเย็นได้ดีในการใช้ก่อเป็นผนัง เพราะช่องกลาง มีอากาศเป็นตัวกัน (insulation) และยังมีลักษณะที่จะเชื่อมประสานกับโครงสร้างอื่นได้แน่นหนา แข็งแรงด้วย (พิกพ สุนทรสมัย. 2536 : 146) ผู้รับจ้างอาจคุณสมบัติของไม้คุ้มครองได้แก่

ยังกับชิเมนต์ได้ตี ประกอบกับเป็นไม้ที่มีราคาถูกและได้รับการล่ำเสริมให้ปลูกอยู่ในปัจจุบัน มาทดลองหาอัตราส่วนที่เหมาะสมเพื่อให้คุณกริตติลือกชนิดไม่รับน้ำหนัก มีน้ำหนักเบาลง โดยเน้นกระบวนการผลิตที่ไม่ยุ่งยากและซ้าบ้านสามารถลงทุนเพื่อผลิตเป็นอาชีพได้

การเสริมเหล็กในงานคอนกรีตบล็อก (reinforced concrete block) เนื่องจาก คุณกริตติมีคุณสมบัติในการรับแรงอัดได้สูง แต่จะเปรายและอ่อนแอก่อต่อการรับแรงดึง ดังนั้น ในการนำเอาระลึกซึ่งมีคุณสมบัติในการรับแรงอัดและแรงดึงสูง ทึ้งยังมีประสิทธิภาพในการยึดหดตัวเท่า ๆ กับคุณกริตมาใช้ร่วมกัน จึงหมายต่อการนำเอามาออกแบบ เพราะจะทำให้ได้โครงสร้างที่แข็งแรง ทึ้งนี้เนื่องจากวัสดุทึ้งสองชั้นรับและถ่ายแรงร่วมกัน จึงทำให้คุณกริตที่ใช้เหล็กเสริมสามารถรับแรงต่าง ๆ ที่เกิดขึ้นได้ตี หรือมีความแข็งแรงเพิ่มมากขึ้น แต่เหล็กเสริมยังมีราคาแพง กว่าคุณกริต เพราะฉะนั้นวิศวกรจึงคำนวณหรือหาวิธีการให้ใช้เหล็กเสริมน้อยที่สุดและต้องให้พรับแรงดึงในล่วงนี้ จึงจะประหยัด (พิกพ สุนทรสมัย. 2536 : 84)

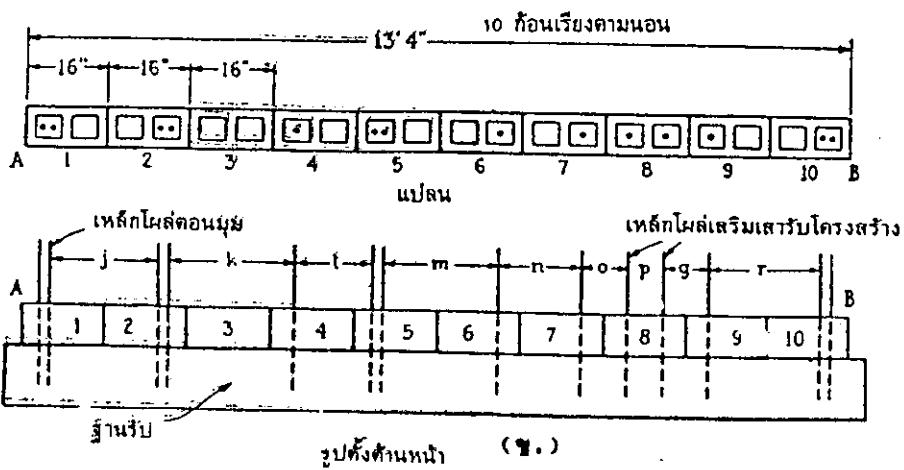
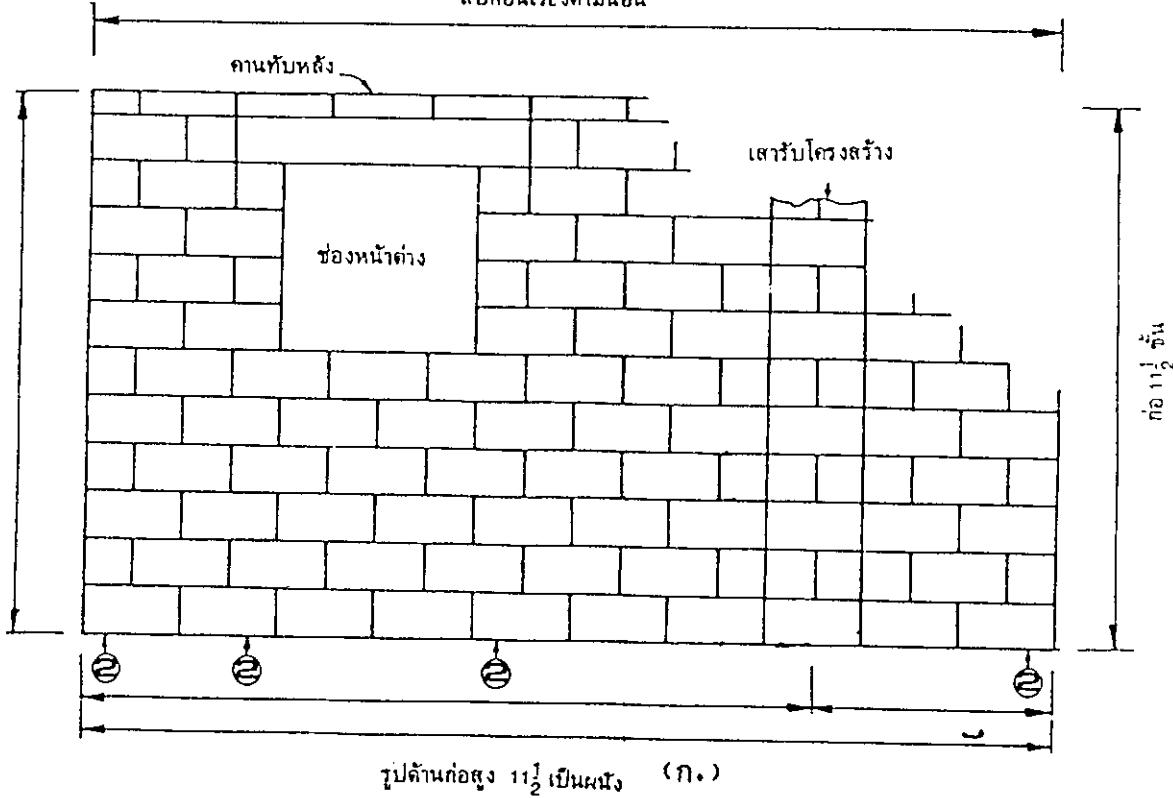
ลำพังแต่ผังจะมีน้ำหนักบรรทุกลง อันเนื่องมาจากล่วงของโครงสร้าง เช่น น้ำหนักจากผู้ลงสูตร คาน และลงผังหรือเสารับคาน (pilaster) เป็นลำต้น หรือน้ำหนักจากโครงสร้างของหลังคาลงสูตรก้าวแพงเมื่อกำแพงก่ออันขึ้นไป น้ำหนักที่ลงบนผังเหล่านี้เพื่อรับแรงกด ซึ่งถ้าเราถือตัวความร่มั่นราบไว้โดยใช้ปูนก่อทึ้ด แลกเปลี่ยนผู้มือให้ปูนก่ออยู่โดยทั่วถึงของขอบบล็อกทึ้งทางนอนและทางตั้ง ก็จะมีความแข็งแรงเพียงพอสำหรับความต้านทานน้ำหนักนั้น แต่จะเกิดแรงอันเนื่องจากภัยธรรมชาติ เช่น ลม ถ้าสูง หรือจากน้ำ จากดินถล่มหรือแผ่นดินไหว ด้วยเหตุเหล่านี้ผังจึงต้องเตรียมไว้ต้านทานแรงเหล่านี้ด้วยการเสริมกำลังใน บันผัง โดยเสริมเหล็กกลมหรือเหลี่ยมที่ได้ลงในช่องกลาง (core) แล้วเทคอนกริตเต็มช่องนั้น หรืออาจเทคอนกรีตโดยรอบเพื่อตึงเป็นโครงแข็ง (rigids) เพื่อต้านทานแรงดึงและดันทางต้านข้าง (tensile strength) ซึ่งเหล็กจะเป็นตัวรับกำลังได้เป็นอย่างดี

นอกจากนี้ควรเสริมเหล็กตามขอบตึ้งของประตูและหน้าต่าง รอยเชื่อมผังรองรอยต่อ ส่วนผังกันฐาน ต.ส.ล. โดยโพล์เหล็กเชื่อมจากฐาน (dowel bar) เพื่อมิให้ดินหรือน้ำดันกำแพงหลุดจากฐานหาก หรือเสริมผังทางตั้ง ทางนอนเป็นเครื่องตัว ในกรณีนี้ ผังอาจกว้าง คาดทับหลังหน้าต่างหรือบัวรองรับวงกรอบหน้าต่างหรือเป็นเลาในตัว เราใช้เหล็ก เส้นผ่าศูนย์

กลาง 1/2 นิ้ว เสริม 1 - 2 เส้น (พิกพ สุนทรสมัย. 2536 : 159 - 174)

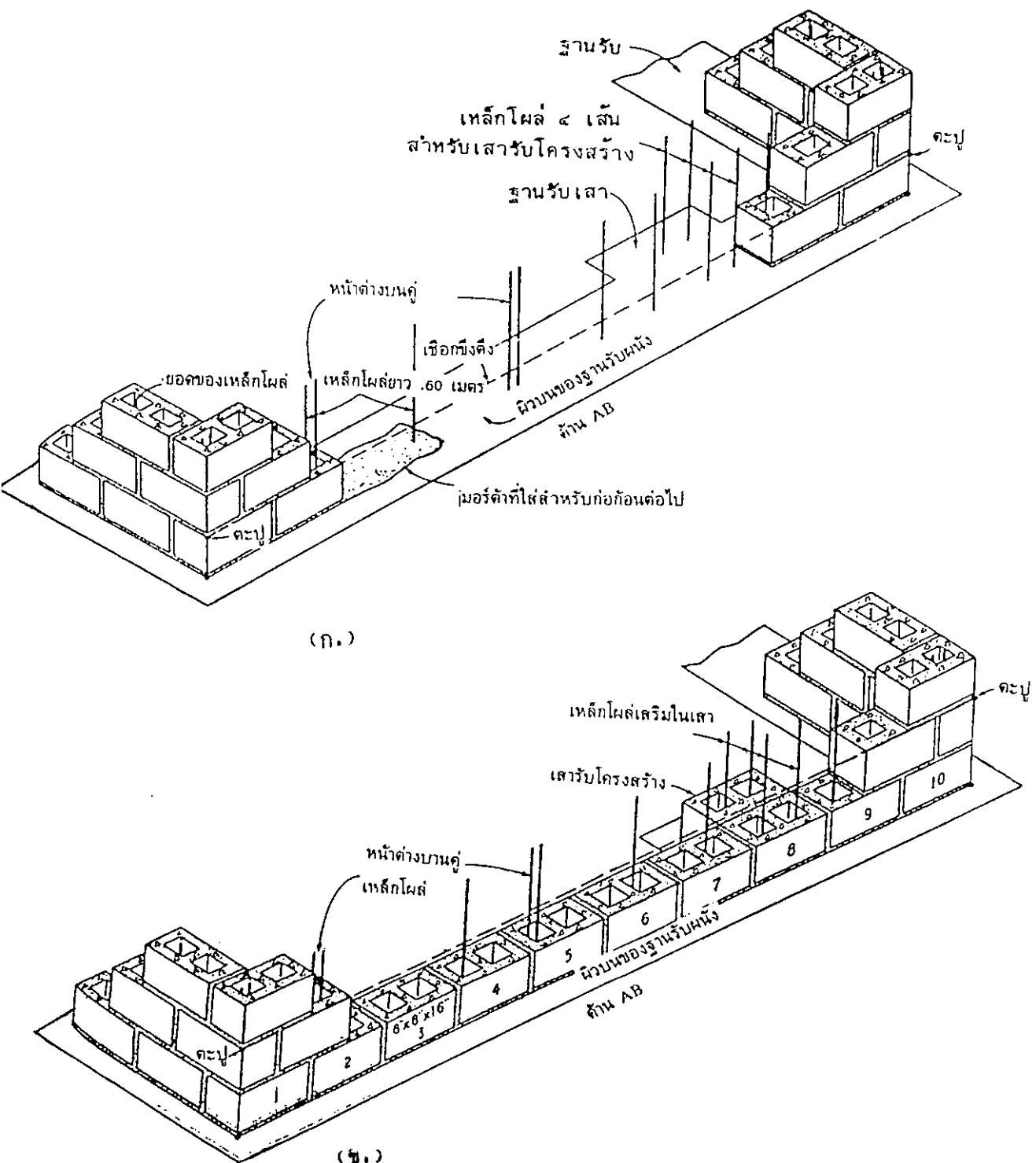
บล็อกขนาด 8" x 8" x 16"

ติบก้อนเรียงตามอน



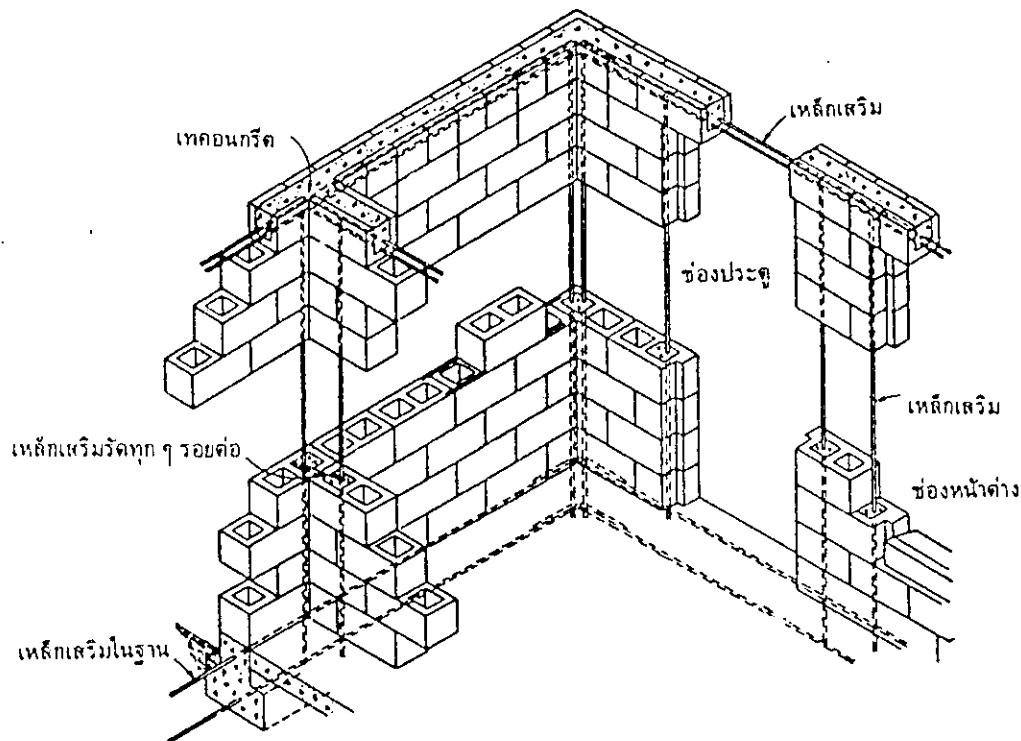
ภาพประกอบ 11 แสดงตำแหน่งการเสริมเหล็กโพล์ (dowel)

ที่มา : พิกพ สุนทรสมัย. 2536 : 159



ภาพประกอบ 12 การก่อผนังและการเสริมเหล็กโพล'

ที่มา : พิกพ สุนทรสมัย. 2536 : 165



ภาพประกอบ 13 การมิวิธีก่อผนังคอนกรีตบล็อกเสริมเหล็ก

ที่มา : พิกพ สุนทรสมัย. 2536 : 174

3. ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ (portland cement)

ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ เป็นวัสดุก่อสร้างที่สำคัญอย่างหนึ่งในการก่อสร้าง โดยเมื่อผสมกับน้ำตามส่วนแล้วทึ่งไว้ระยะหนึ่งจะแข็งตัว จึงทำให้สามารถใช้ประโยชน์ในคอนกรีตได้ดีกัน ปูนซีเมนต์มีกระบวนการผลิตหลัก ๆ 2 กระบวนการ คือ กระบวนการเบียก (wet process) และกระบวนการแห้ง (dry process) การผลิตในระบบเบียกนี้ ปัจจุบันได้รับความนิยมน้อย เนื่องจากเป็นการผลิตที่ใช้พลังงานค่อนข้างสูง เพราะใช้วัตถุดินที่มีความชื้นสูงประจำติดเชื้อ (marl) และดินเหนียว (clay) มาผสมในสัดส่วนที่เหมาะสมโดยใช้น้ำเติมลงไปช่วยในการผสม จากนั้นบดให้ละเอียดและนำไปเผาในเตาเผาปูนให้เป็นปูนเม็ด (clinker) ซึ่งเป็นวัตถุดินหลักของปูนซีเมนต์สูตรต่อๆ ๆ ส่วนกระบวนการแห้ง จะใช้วัตถุดินชนิดที่มีความชื้นน้อย พวกหินปูน (limestone) และดินดาน (shale) มาผสมกันในสภาพแห้ง ในสัดส่วนที่พอเหมาะสม บดให้ละเอียดแล้วนำไปเผาให้เป็นปูนเม็ด ซึ่งกระบวนการผลิตระบบที่นี้ถือว่าทันสมัยและใช้มืออาชนาดใหญ่

กีสุคในโลก ได้แก่ โรงงานผลิตปูนซีเมนต์ไทยที่ตำบลเชียง อำเภอพะทูหราบท จังหวัดสระบุรี และปัจจุบันในประเทศไทยมีผู้ผลิตปูนซีเมนต์ประมาณ 8 บริษัท ตั้งนี้ กำลังการผลิตจังเพียงพอ กับความต้องการภายนอกในประเทศไทยไปอีกนาน (รายงาน พล.ชย. 2536 : 37 - 38)

ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ที่ใช้ในการทดลอง ได้แก่ ปูนซีเมนต์ตราช้างของบริษัทปูนซีเมนต์ไทย จำกัด ที่เทียบได้กับปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเทศไทย ซึ่งผลิตตามมาตรฐานอังกฤษและอเมริกา ซึ่งจากการทดสอบแรงอัดของก้อนคอนกรีตลูกบาศก์ อันเป็นส่วนผสมซีเมนต์ น้ำ หิน และทราย เมื่ออายุ 28 วัน เทียบกับอัตราส่วนของน้ำหนักน้ำต่อน้ำหนักซีเมนต์ที่ใช้ในคอนกรีต ปรากฏว่ามีอัตราส่วนแปรผันกับแรงอัดที่วัดได้ ในปูนซีเมนต์ตราช้างที่ 0.40 จะให้ค่าเฉลี่ยแรงอัดสูงสุด คือ 520 กก. / ซม.² (ศูนย์ฝึกอบรมการตลาด. ม.บ.ป. : ไม่มีเลขหน้า) และในงานทดลอง ไม่กับซีเมนต์ พบว่า อัตราส่วนที่แน่นอนจะได้จากการทดลองในแต่ละสภาวะ โดยทั่วไปแล้วแพร่ กคลองจะให้แรงอัดสูงสุดที่อัตราส่วน 0.40 เช่นเดียวกัน (สมชัย เบญจชัย. 2535 : 20 ; อ้างอิงมาจาก Simatupang, Schwarz and Broker. 1978)

4. ไม้ยุคลิปต์สกามาลคูเลนเซส (*eucalyptus camaldulensis*)

ไม้ยุคลิปต์สกามาลคูเลนเซส เป็นพืชไม้ในวงศ์เมอร์เคเชรี มีถิ่นกำเนิดในทวีป ออสเตรเลีย กรมป่าไม้นำเข้ามาปลูกในประเทศไทยครั้งแรก ปี พ.ศ. 2493 และเมื่อป่าไม้ในประเทศไทยลดจำนวนลงอย่างรวดเร็ว ประกอบกับผลกระทบการปิดป่าสัมปทาน เมื่อปี พ.ศ. 2532 ไม้ยุคลิปต์สกามาลคูเลนเซส เป็นพืชที่นิยมปลูกกันโดยเกษตรกรและเกษตรรายใหญ่ เนื่องจากเป็นไม้โตเร็ว ปลูกง่าย ทนต่อสภาวะแห้งแล้งและพื้นดินที่มีความอุดลุมบูรณาการต่ำ สามารถนำมาใช้ประโยชน์ได้อย่างกว้างขวาง เช่น ทำฟืนหรือถ่าน ทำไม้เลาเชื้อ ทำเยื่อกระดาษ เส้นใยเรยอง และทำแผ่นไม้ประกอบอิฐหลาຍประเทศไทย เป็นต้น อายุหรือรอบตัดปันเพื่อใช้ประโยชน์ คือ ตั้งแต่ 3 ถึง 5 ปี เมื่อตัดขายแล้วลำต้นจะแตกหักน้ออกกماอย่างรวดเร็วและเจริญเติบโตเร็วกว่าปลูกใหม่ ลำต้นหนึ่งสามารถตัดขายได้ 3 - 5 รอบตัดปัน ยุคลิปต์สกามาลคูเลนเซส ปลูก 200 ต้น ต่อไร่ จะได้น้ำหนักของลำต้นแห้งประมาณ 24.85 ตัน ปริมาตรลำต้นประมาณ 44.79 ลูกบาศก์เมตร (นุชวงค์)

ไทยอุตสาห์. 2536 : 33) มีพื้นที่ปูลูกในประเทศไทยรวม 312,500 ไร่ (จิตวัฒน์ สีลະพัฒน์. 2536 : 56) ปัจจุบันจะจำหน่ายโดยวิธีซึ่งน้ำหนักสดเป็นส่วนใหญ่ ราคาเฉลี่ย 549 บาท ต่อ ตัน (กรมป่าไม้. 2536)

ไม้ยุคอลิปตัล เป็นไม้ที่มีความหนาแน่นค่อนข้างสูง ประมาณ 800 - 900 กิโลกรัม ต่อ ลูกบาศก์เมตร ที่อายุ 6 - 8 ปี ความชื้นร้อยละ 11.28 มีความกว้างจำเพาะ 0.75 แรงที่จุดเสียรูปถาวร (stress at proportional limit) 484 กิโลกรัม ต่อ ตารางเซนติเมตร ค่ามอดูลัสแตกร้าว (modulus of rupture) 914 กิโลกรัม ต่อ ตารางเซนติเมตร แรงกระแทก (Impact bending) 2.24 กิโลกรัม - เมตร แรงอัดชนานเลี้ยง (compression parallel to grain) 588 กิโลกรัม ต่อ ตารางเซนติเมตร แรงอัดตั้งจากเสียง (compression perpendicular to grain) 192 กิโลกรัม ต่อ ตารางเซนติเมตร แรงเฉือนชนานเลี้ยง (shear parallel to grain) 188 กิโลกรัม ต่อ ตารางเมตร และค่าความแข็ง (side hardness) 700 กิโลกรัม (กรมป่าไม้. 2531 : 4)

จากการวิเคราะห์สารเคมีในเนื้อไม้ยุคอลิปตัลอายุ 3 ปี ประกอบด้วยลิกนิน (lignin) ร้อยละ 29.90 เพนโทซาน (pentosan) ร้อยละ 19.45 ไฮโลเซลลูโลส (holocellulose) ร้อยละ 78.50 เซลลูโลส (cellulose) ร้อยละ 56.00 และเชิงเก้า (ash) ร้อยละ 0.44 (กองวิจัยผลิตผลป่าไม้. 2531) และไม้ยุคอลิปตัลที่มีอายุน้อยมีสารลิกนินสูงกว่าไม้ยุคอลิปตัลอายุมาก แต่เซลลูโลสอยุ่มากและอายุน้อยไม่แตกต่างกัน จึงพอสรุปได้ว่า ไม้ยุคอลิปตัลที่มีอายุน้อยสามารถนำไปใช้ประโยชน์ได้ เมื่อวิเคราะห์ปริมาณสารเคมีในส่วนต่าง ๆ ของลำต้น ปรากฏว่ามีการละลายในแอลกอฮอล์เบนซิน (solubility in alcohol - benzene) ในส่วนโคนจะมีมากกว่าส่วนปลายเล็กน้อย คือ ร้อยละ 6.5 และ ร้อยละ 9.6 ตามลำดับ แสดงว่ามีสารพากโพลีฟีโนล (polyphenol) น้อยมาก ซึ่งเป็นผลต่อการเก่าจัดปูนซีเมนต์ในไม้ เผร้าผ้าหันหางไม้ไม่ค่อยมีพากนิล์มเคลือบ และสรุปว่าไม้ยุคอลิปตัลทึ่งส่วนโคนและปลายมีคุณสมบัติทางเคมีไม่แตกต่างกัน (กรมป่าไม้. 2531 : กัตติย์ รัตตานิช และคนอื่น ๆ. 2530 : 260 - 289) ส่วนปริมาณน้ำตาลฟลูโคตอล กลูโคส และซูโคสในไม้อายุน้อยจะมีมากกว่าอายุมาก และที่อายุ 5 ปี และ 6 ปี ไม่พบน้ำตาลซูโคส (กรมป่าไม้. 2531) ตั้งนี้

ผู้วิจัยจึงใช้ไม้ยุคลิปต์ส่วนอายุ 5 ปีมาใช้ในการทดลอง เนราน้ำตาลในสารยับยั้ง (Inhibiting substance) ภายในไม้มีอิทธิพลต่อขบวนการเกาเย็ตของไม้อัดชีเมนต์ (สมชัย เบญจชัย.

2535 : 17 ; อ้างอิงมาจาก Ann and Masteni. 1980 : 77 - 82) และจากการศึกษา การปรับสภาพไม้ยุคลิปต์สั่นคุณสมบัติของแผ่นไม้อัดชีเมนต์ (สมชัย เบญจชัย. 2535 : 63) ได้เสนอแนะให้เลือกขบวนการที่ไม่ยุ่งยากและเป็นการประหยัด คือ การนำไปใช้ได้โดย ไม่ต้องมีการปรับสภาพไม้ แต่ในกระบวนการผลิตระดับอุตสาหกรรมมีการปรับสภาพไม้ (wood pretreatment) ให้เหมาะสมโดยการล้าง คือ แช่ในน้ำเย็นหรือน้ำร้อน หรืออบด้วยไอน้ำ และโดยการซีล้าง คือ การปล่อยทึ่งไว้ในบรรยากาศ 3 สัปดาห์ขึ้นไป หรือการใช้สารเคมีต่าง ๆ เพื่อการต้องการใช้ไม้ปริมาณมากและใช้ไม้ได้ตั้งแต่อายุ 3 ปีขึ้นไป

ลักษณะชิ้นไม้ ลักษณะชิ้นไม้ที่เหมาะสมในการเกาเย็ตกับชีเมนต์นี้ จากการทดลอง เกล็ดไม้ความหนา 0.25 และ 0.50 มิลลิเมตร และความยาว 12.50 25.00 และ 37.50 มิลลิเมตร พบว่า เกล็ดไม้ที่บางและยาวกว่าจะให้ความแข็งแรง ความเหนียวและความคงทนดี ได้ดีกว่า (สมชัย เบญจชัย. 2535 : 17 ; อ้างอิงมาจาก Badejo. 1988 : 357 - 369) มีการใช้เกล็ดไม้ความยาว 10 - 30 มิลลิเมตร ความกว้าง 1 - 3 มิลลิเมตร และความหนา 0.3 มิลลิเมตร (Simatupang, Schwarz and Broker. 1978) ใน การผลิตบล็อกไม้อัดชีเมนต์ (wood / cement block) พบว่า ความแข็งแรงชิ้นอยู่กับระดับแรงอัด และลักษณะชิ้นไม้มีผล สำคัญอย่างยิ่งต่อการดีดคืน (springback) ต่อมามีการทดลองผลิตบล็อกไม้อัดชีเมนต์จาก ไม้สน โดยแปรรูปไม้ให้มีลักษณะเป็นชิ้นไม้ พบว่า ขนาดชิ้นไม้ที่เหมาะสมมีความยาว 2 - 20 มิลลิเมตร กว้าง 0.2 - 2.5 มิลลิเมตร และความหนา 0.1 - 0.9 มิลลิเมตร (สมชัย เบญจชัย. 2535 : 67 ; อ้างอิงมาจาก Dewitz, Kuschy and Lehmann. 1981 : 141 - 143) และจากการทดลองใช้ชิ้นเลือยผสมกับชิ้นไม้เล็ก ๆ ทัดแทนวัสดุมวลเบา ปรากฏว่า สามารถ ผลิตเป็นคอนกรีตบล็อกที่มีความต้านทานแรงอัดตามมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมคอนกรีตบล็อกชนิด ไม้รับน้ำหนัก (Shokry Hatzinikolas and Zmavc. 1992 : 57 - 64) ดังนี้ จะเห็นว่า ลักษณะชิ้นไม้ที่เหมาะสมในการผลิตคอนกรีตบล็อกจะมีหลายขนาดคละกันไป

จากการศึกษาผลกระทบของลักษณะชิ้นไม้ยุคลิปต์สั่นคุณสมบัติของแผ่นไม้อัดชีเมนต์ (สมชัย

เนญจชย. 2535: 74) พบว่า ปัจจัยลักษณะซึ่นไม้ ได้แก่ เกล็ดไม้ แท่งไม้ และไขไม้แต่ละแผ่น กтолองจะให้ค่าที่ต่ำสุดในแต่ละสมบัติ เช่น แท่งไม้ ให้ค่าเฉลี่ยสูงสุดด้านมอญลัลยิดหยุ่น แรงกระติกภายใน ความหนาแน่นและปริมาณความชื้น เกล็ดไม้ ให้ค่าเฉลี่ยสูงสุดด้านมอญลัลลัตเตกร้า และยังให้ค่ามอญลัลยิดหยุ่น ความหนาแน่น ปริมาณความชื้นใกล้เคียงกับแท่งไม้ ส่วนไขไม้ให้ทุกค่า สมบัติต่ำกว่าแท่งไม้และเกล็ดไม้ เป็นต้น ทั้งนี้ อาจเนื่องมาจากการวิธีการอัดแบบระยะเตี้ย แผ่นกтолองจึงเกิดการติดคิน ประกอบกับลักษณะซึ่นไม้ทั้งเกล็ดไม้ แท่งไม้ ไขไม้ ถูกร่อนคัดขนาด ให้มีขนาดที่ต้องการในช่วงจำกัด มิได้มีทุกขนาดจากซึ่นใหญ่จนถึงซึ่นเล็ก ๆ แผ่นกтолองที่ได้จังหวะ ช่องว่างระหว่างซึ่นไม้อยู่ ทำให้ขาดช่วงการเกาะยึดกัน ซึ่งสอดคล้องกัน วินิจฉัย (2529 : 27 - 31) กล่าวว่า วัสดุผสมคอนกรีตต้องมีส่วนขนาดคละลดหลั่นของขนาด เพื่อให้ขนาดเล็ก ได้แทรกเข้าไประหว่างขนาดที่ใหญ่กว่า เพื่ออุดช่องว่างและต่อเชื่อมการเกาะยึดให้เป็นเนื้อเดียวกัน ทำให้คอนกรีตมีความแข็งแรงตามต้องการ โดยที่ปริมาณปูนซีเมนต์น้อยลง ซึ่งผู้วิจัยใช้หลักการ เดียวกันในการเลือกลักษณะซึ่นไม้ที่อยู่ด้วยเครื่องมือบดหยาบ โดยผ่านตะแกรงร่อนขนาด 3/8 นิ้ว หรือประมาณ 10 มิลลิเมตร ซึ่งเป็นขนาดเดียวกับหินแผ่นซึ่งไม่มีการแบ่งระหว่างล้วนและເວັດ และล้วนหยาบอย่างชัดเจน จึงมีลักษณะตั้งแต่เป็นผงเล็กจนกร大雨ทั้งเป็นเกล็ด แต่มีลักษณะของ แท่งไม้เพื่อให้มีคุณสมบัติที่ติดด้านแรงกระติกภายใน การเกาะยึดของปูนซีเมนต์ ความแข็งแรงและ ความคงทน

5. ความรู้เรื่องไม้คุลลิปตัลกันภูเนียมเพร

ทางคونกรีตเทคโนโลยีก่อว่า ไม้ที่ใช้ผสมกับปูนซีเมนต์เป็นมวลชนิดหนึ่ง ความหมายสม ของมวลซึ่นอยู่กับสมบัติต่าง ๆ ของมวลนั้น จะต้องมีความถ่วงจำเพาะระหว่าง 0.30 - 0.80 ถ้าไม่เบาเกินไป ซึ่นไม่จะมีความแข็งแรงไม่เพียงพอ แต่ถ้าไม่นักเกินไปจะเปรรูปได้ยากและ แม่นไม่ที่ไม่ความหนาแน่นสูงเกินไป ปริมาณความชื้นที่เหมาะสม คือ ประมาณร้อยละ 25 - 30 ถ้าไม่แห้งเกินไปจะเบ่งมาก หรือเปียกเกินไปจะอุดตันเครื่องจักร (สมชัย เนญจชย. 2535 : 10 : อ้างอิงมาจาก Simatupang, Scharz and Broker. 1978) ไม้คุลลิปตัล ได้นำมา

ผลิตในระดับอุตสาหกรรมแล้ว ได้แก่ แผ่นไม้อัดชีเมนต์และแผ่นไนโอลัค นอกจากนี้ยังมีการทดลองผลิตเป็นไม้อัด ไม้บาง แต่มีปัญหาด้านคุณภาพการติดกาวต่อ ก็ตความเครียดในรอยต่อ การเกิดการหลุดตัวและพองตัวตามสภาวะอากาศ เนื่องจากไม้มีความหนาแน่นสูง และนอกจากนี้ เนื้อไม้ที่มีลักษณะเป็นเสี้ยนวนทำให้ไม้บาง ก่อ หรือแตก บิดงอ แต่ถ้าใช้ไม้ยูคาลิปตัสในรูปชิ้นไม้ เส้นใหญ่ หรือชิ้นเลื่อยเพื่อผลิตแผ่นชิ้นไม้อัด แผ่นไนโอลัคและแผ่นไนอ้อดชีเมนต์แล้ว จะใช้ได้ดี (สมชัย เนยจชัย. 2533 : 22 - 23)

จากการศึกษาการเกาเยียดของชิ้นไม้ยูคาลิปตัสกับปอร์ตแลนด์ชีเมนต์ประเภท 1 คือ ตราข้างของบริษัทปูนชีเมนต์ไทย จำกัด หรือตราเพชรของบริษัทปูนชีเมนต์นครหลวง จำกัด ซึ่งผลิตเป็นแผ่นชิ้นไม้อัดชีเมนต์โดยบริษัทวิบูลย์วัฒนาอุตสาหกรรม จำกัด ปรากฏว่า สมบัติทุกด้านอยู่ในเกณฑ์มาตรฐานทั้งหมด ยกเว้นค่าความหนาแน่นซึ่งสูงกว่าเกณฑ์ คือ ตรวจสอบได้ค่าประมาณ 1,300 - 1,400 กิโลกรัม ต่อ ลูกบาศก์เมตร ในขณะที่เกณฑ์มาตรฐานแผ่นชิ้นไม้อัดชีเมนต์ คือ 1,100 - 1,250 กิโลกรัม ต่อ ลูกบาศก์เมตร และพบว่า นอกเหนือจากผลิตปอร์ตแลนด์ชีเมนต์ จะแทรกเข้าเกาเยียก็ได้ในแผ่นนั้นเชลไม้แล้ว การแทรกแซงเป็นส่วนย่อยของส่วนปลายและด้านข้างของชิ้นไม้ก็แทรกเข้าไปเกาเยียกได้ในก้อนผลิตปอร์ตแลนด์ชีเมนต์ได้เช่นเดียวกัน และความแข็งแรงในการเกาเยียดโดยส่วนรวมของแผ่นชิ้นไม้อัดชีเมนต์ อาจจะอยู่ที่ชิ้นไม้ ปอร์ตแลนด์ชีเมนต์ หรือชิ้นไม้กับปอร์ตแลนด์ชีเมนต์ก็ได้ ซึ่งชิ้นอยู่กับลักษณะโดยรวมของบริเวณนั้น ๆ (สมชัย เนยจชัย. 2534 : บทคัดย่อ)

6. อัตราส่วนผสม

การกำหนดอัตราส่วนผสม ใช้วิธีการผลิตวัสดุก่อสร้างโดยทั่วไป คือ เริ่มต้นจากอัตราส่วนปูนชีเมนต์ ต่อ ทราย เท่ากัน 1 : 3 โดยน้ำหนัก (กรมวิทยาศาสตร์. 2529 : 3) อัตราส่วนผสมชีเมนต์ต่อไม้ประมาณ 70 : 30 โดยน้ำหนัก หรือ 1 : 0.43 และน้ำหนักน้ำต่อชีเมนต์ที่ให้กำลังอัดสูงสุดเท่ากับ 0.40 ได้อัตราส่วนตามตาราง 1

1. ปูนชีเมนต์ปอร์ตแลนด์ประเภท 1 ตราข้างของบริษัทปูนชีเมนต์ไทย จำกัด ใช้

อัตราส่วนร้อยละ 22.57 ในทุกสูตรผล

2. วัสดุผลคละ ได้แก่

2.1 กรายเม็ดหมายจากจังหวัดราชบุรี

2.2 ชิ้นไม้ยูคอลีปต์สามารถลดลงชิ้ล ย่ออย่างต่ำตระแกรงร่อนขนาด 3/8 นิ้ว หรือประมาณ 10 มิลลิเมตร ที่อีมตัวแล้ว คือ แข็งน้ำให้มีความชื้นร้อยละ 30 ของน้ำหนักชิ้นไม้แห้ง วัสดุผลคละนี้ ในการทดลองจะแบ่งเปลี่ยนค่าอัตราส่วนกรายต่อชิ้นไม้ผกผันกัน สูตรทดลองร้อยละ 3 โดยน้ำหนักมวลรวม เช่น สูตรที่ 1 กรายร้อยละ 67.72 ชิ้นไม้อีมตัวร้อยละ 9.71 ดังนั้น สูตรที่ 2 กรายจึงเท่ากับร้อยละ 64.72 และชิ้นไม้อีมตัวเท่ากับร้อยละ 12.71 เป็นต้น โดยให้อัตราส่วนผลmgrayลดลง ในขณะที่เพิ่มอัตราส่วนชิ้นไม้ เพื่อศึกษาความสัมพันธ์ต่อกำลังอัดของคอนกรีตบล็อก

3. น้ำประปา ใช้ในอัตราส่วนน้ำหนักน้ำ ต่อ ชิเมนต์เท่ากับ 0.40 ในทุกสูตรผล

การหาอัตราส่วนของน้ำในส่วนผสม น้ำในส่วนผสมจะมีอยู่ 2 แหล่ง คือ น้ำในไม้ และน้ำที่ผสมเพิ่มเข้าไป ใน การทดลองหาอัตราส่วนน้ำกับชิเมนต์จากไม้บีช (beech) และไม้สพูช (สมชัย เบญจชัย, อ้างอิงมาจาก Simatupang, 1979 : 379 - 382) จะใช้หลักการของไม้เมื่อความชื้นถึงจุดอีมตัว (fibre saturated point) จะมีปริมาณน้ำร้อยละ 30 ของน้ำหนักไม้แห้ง ดังนั้น ผู้วิจัยจึงใช้วิธีการหาอัตราส่วนของน้ำในส่วนผสม ดังนี้

1. อัตราส่วนน้ำต่อชิเมนต์ คงที่ทุกสูตรผล

2. หาปริมาณน้ำในไม้ ในสภาวะแห้ง หรือหาปริมาณความชื้น ซึ่งในที่นี้เท่ากับร้อยละ 10.62

3. คำนวณน้ำหนักของน้ำที่เพิ่มเข้าไปเพื่อกำหนดให้ไม้ถึงจุดอีมตัว ดังนี้คือ ถ้าน้ำหนักไม้แห้งเท่ากับ 1 กิโลกรัม น้ำหนักของน้ำที่เพิ่มเข้าไปเท่ากับ $300 - 106.2 = 193.8$ กรัม ดังนั้น น้ำหนักของไม้ที่มีความชื้นถึงจุดอีมตัวจะเท่ากับ $1 + 193.8$ กรัม

บทที่ ๓

วิธีดำเนินการศึกษาค้นคว้า

การดำเนินการศึกษา ทดลองหาอัตราส่วนที่เหมาะสมในการทำคอนกรีตบล็อกน้ำหนักเบา ชนิดไม่รับน้ำหนัก จากวัสดุที่นำมาผสมกันระหว่าง ปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ ทราย และชิ้นไม้ยูคาลิปตัส มีขั้นตอนในการดำเนินการศึกษา ดังนี้

1. ศึกษาแหล่งข้อมูลและวางแผนการทดลอง
2. จัดหาวัสดุ เครื่องมือและอุปกรณ์การทดลอง
3. ทำการทดลองหาอัตราส่วนที่เหมาะสมในการทำคอนกรีตบล็อกน้ำหนักเบาชนิดไม่รับน้ำหนักตามอัตราส่วนที่กำหนด
4. ทำการทดสอบคุณลักษณะที่ต้องการของคอนกรีตบล็อกชนิดไม่รับน้ำหนักตาม มาก.

58 - 2533

5. การวิเคราะห์ข้อมูลและลักษณะที่ใช้ในการวิเคราะห์ข้อมูล
6. ทดสอบอัตราส่วนที่เหมาะสมในการทำคอนกรีตบล็อกน้ำหนักเบาชนิดไม่รับน้ำหนัก

1. ศึกษาแหล่งข้อมูลและวางแผนการทดลอง

ประชากร ได้แก่ คอนกรีตบล็อกที่เกิดจากอัตราส่วนผสมระหว่างปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ ทราย และชิ้นไม้ยูคาลิปตัส กลุ่มพื้นที่อย่าง ได้แก่ ก้อนคอนกรีตบล็อกจากการผลิตระหว่างปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ กะราก แสงชิ้นไม้ยูคาลิปตัส ขนาด $70 \times 190 \times 390$ มิลลิเมตร จำนวน 100 ก้อน อัตราส่วนที่จะใช้ทดสอบ จำนวน 10 สูตร ตามตาราง 1

2. จัลหาวสตุ เครื่องมือและอุปกรณ์การทดลอง

วัสดุ

1. ปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ประเภท 1 ตราช้าง ของบริษัทปูนซีเมนต์ไทย จำกัด
2. น้ำประปา
3. ทรายหยาบเม็ดใหญ่ จากจังหวัดราชบุรี
4. ไม้ยูคาลิปตัส อายุ 5 ปี จากสวนปา่แกเขตกร อำเภอแปลงยาว จังหวัดฉะเชิงเทรา

เครื่องมือและอุปกรณ์

1. เครื่องกำசื้นไม้ลับ (chipper)
2. เครื่องบดหยาบ
3. เครื่องซั่งน้ำหนัก ความละเอียดถึง 0.01 กรัม
4. ตู้อบ
5. โถควบคุมอุณหภูมิและความชื้น (conditioning chamber)
6. นาฬิกาจับเวลา
7. เวอร์เนียแคลิปเปอร์ (vernier calipers)
8. ถุงพลาสติก
9. เครื่องอัดคอนกรีตบล็อกแบบใช้แรงงานคน
10. เครื่องผสมคอนกรีตขนาดเล็ก (hobart mixer)
11. กรวยอกทาง
12. กันน้ำพลาสติก
13. แผ่นพลาสติกขนาดใหญ่
14. เครื่องมือทดสอบกำลังอัด (universal testing machine)

ซึ่งเครื่องมือและอุปกรณ์ที่ใช้ในการทดลองส่วนใหญ่ ได้รับการอนุเคราะห์จากการป่าไม้ สถาบันวิจัยวิทยาศาสตร์ เทคโนโลยีและสิ่งแวดล้อม และกรมวิทยาศาสตร์บูรพาริการ

สถานที่และระยะเวลาที่ทำการทดลอง

สถานที่ทำการทดลอง ในการทดลองครั้งนี้ ผู้วิจัยเตรียมวัสดุไม้ยูคาลิปตัสย่อยบดละเอียด และหาความชื้นของชิ้นไม้ โดยได้รับความอนุเคราะห์เครื่องมือและอุปกรณ์จากส่วนวิจัยและพัฒนาผลิตผลป่าไม้ สำนักงานวิชาการป่าไม้ กรมป่าไม้ กระทรวงเกษตรและสหกรณ์การเกษตร ทำการทดลองหาอัตราส่วนที่เหมาะสมในการกำคองกรีบลือกน้ำหนักเบาชนิดไม่รับน้ำหนัก และทำการทดสอบคุณลักษณะที่ต้องการที่กองการวิจัย กรมวิทยาศาสตร์บริการ กระทรวงวิทยาศาสตร์ เทคโนโลยีและสิ่งแวดล้อม

ระยะเวลาที่ทำการทดลอง การทดลองครั้งนี้ ผู้วิจัยเตรียมและดำเนินการทดลองตั้งแต่เดือนตุลาคม พ.ศ. 2537 ถึงเดือนกรกฎาคม พ.ศ. 2538

3. ทำการทดลองหาอัตราส่วนที่เหมาะสมในการกำคองกรีบลือกน้ำหนักเบาชนิดไม่รับน้ำหนักตามอัตราส่วนที่กำหนด

การทดลองหาอัตราส่วนที่เหมาะสมในการกำคองกรีบลือกน้ำหนักเบาชนิดไม่รับน้ำหนัก จากส่วนผสมปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ทราย และชิ้นไม้ยูคาลิปตัส มีขั้นตอนดังนี้

การเตรียมไม้

1. นำไม้ยูคาลิปตัสลดมาปอกเปลือกออก แล้วแบปรูปเป็นชิ้นไม้ลับ
2. นำชิ้นไม้ลับไปตากแดด ประมาณ 7 วัน
3. นำชิ้นไม้ลับไปแบปรูปเป็นชิ้นไม้ ด้วยเครื่องบดหยาบ
4. นำชิ้นไม้ที่บดหยาบละเอียดแล้วไปหาค่าความชื้น ได้ค่าเฉลี่ยร้อยละ 10.62
5. นำชิ้นไม้มาเก็บใส่ถุงพลาสติกไว้เพื่อใช้เป็นวัตถุกุศลในการทดลองต่อไป

การผสมและการอัดก้อนคองกรีบลือก

1. ช่องน้ำหนักชิ้นไม้ตามสูตรผสม แล้วเทใส่ถังพลาสติก พร้อมน้ำในอัตราส่วน ชิ้นไม้ 1 กิโลกรัม ต่อ น้ำ 193.8 กรัม

2. คลุกเคล้าซึ้นไม่กับน้ำให้สม่ำเสมอ เลร์จแล้วก็ไว้ประมาณ 10 นาที เพื่อให้มีคุณสมบัติของปูนซีเมนต์และกราฟิตามสูตรผสม แล้วผสมให้เข้ากันอย่างทั่วถึงด้วยเครื่องผสมคอนกรีตขนาดเล็ก

3. ชั่งน้ำหนักปูนซีเมนต์และกราฟิตามสูตรผสม แล้วผสมให้เข้ากันอย่างทั่วถึงด้วยเครื่องผสมคอนกรีตขนาดเล็ก

4. เติมน้ำในอัตราส่วน 0.40 ต่อน้ำหนักปูนซีเมนต์ ผสมต่อไปประมาณ 2 - 3 นาที

5. นำซึ้นไม่ทิพรมน้ำแล้วก็ไว้จนความชื้นอิ่มตัว ผสมกับปูนซีเมนต์ ทราย และน้ำประมาณ 5 นาที

6. เทส่วนผสมใส่ถังพลาสติกเพื่อลำเลียงสู่กะบะใส่คอนกรีต

7. อัดคอนกรีตบล็อกด้วยเครื่องอัดคอนกรีตบล็อกแบบใช้แรงคน

8. ถอดพิมพ์และนำไปบ่ม

วิธีการบ่มคอนกรีตบล็อก

1. เรียงคอนกรีตบล็อกไว้บนพื้นที่แห้งและสะอาด แล้วใช้พลาสติกขนาดใหญ่คลุมไว้ให้สนิท หึ้งไว้ 8 วัน

2. นำพลาสติกออก เพื่อผิงคอนกรีตบล็อกไว้ในบรรยากาศเป็นเวลา 21 วัน แล้วมาทดสอบตามมาตรฐานคอนกรีตบล็อกชนิดไม่รับน้ำหนัก

4. ทำการทดสอบคุณลักษณะของคอนกรีตบล็อกชนิดไม่รับน้ำหนัก

ทำการทดสอบตามมาตรฐาน มอก. 58 - 2533 UDC 691.327 - 478 :

69.022.324 / .324 ตั้งน้ำ

1: ลักษณะภายนอก (มอก. 58 - 2533 : 11)

1.1 คอนกรีตบล็อกชนิดไม่รับน้ำหนักทุกตัว ต้องแข็งแรง ปราศจากการอยแตกร้าวหรือส่วนเสียอื่นใดอันเป็นอุปสรรคต่อการก่อคอนกรีตบล็อก หรือทำให้สิ่งก่อสร้างเสียกำลังหรือความคงทนถาวร ยกเว้นรอยร้าวเล็กน้อยที่มักเกิดขึ้นในการนวัตกรรมผลิตตามปกติ หรือรอยปรีเล็กน้อย

เนื่องจากวิธีการเคลื่อนย้ายหรือขนส่งอย่างธรรมด้า

1.2 ค่อนกรีบลือกชนิดไม่รับน้ำหนักซึ่งต้องการงานปูนหรือแต่งปูน ต้องมีผู้หน้าที่
พอกสมควรแก่การจับยืดของปูนฉาบ หรือปูนแต่งได้อย่างดี

การทดสอบให้ทำโดยการตรวจพินิจ

2. การทดสอบกำลังต้านทานแรงอัดของค่อนกรีบลือกชนิดไม่รับน้ำหนัก (มอก. 58 -
2533 : 12)

ทั้งค่ากำลังต้านทานแรงอัดเฉลี่ยและค่ากำลังต้านทานแรงอัดแต่ละก้อน ต้องเป็นไป
ตามตาราง 10

ตาราง 10 ความต้านทานแรงอัดของค่อนกรีบลือกชนิดไม่รับน้ำหนักตามมาตรฐาน มอก. 58 -
2533

ความต้านทานแรงอัดทั่วสุต

เมกะนาล็อก

(เฉลี่ยจากพื้นที่รวม)

เฉลี่ยจากค่อนกรีบลือก 5 ก้อน

ค่อนกรีบลือกแต่ละก้อน

2.5

2.0

ที่มา : กระทรวงอุตสาหกรรม มอก. 58 - 2533 : 12

การทดสอบให้ปฏิบัติตามมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม วิธีชักตัวอย่างและการทดสอบ
วัสดุงานก่อซึ่งทำด้วยค่อนกรีบมาตรฐาน เลขที่ มอก. 109 (2517 : 3 - 10)

2.1 เครื่องมือ เครื่องกัดต้องเป็นไปตามมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมวิธีรับรองเครื่องกัดตามประกาศกระทรวงอุตสาหกรรม

2.2 ภาระทดสอบ

2.2.1 หลังจากได้ส่งตัวอย่างถึงห้องทดสอบแล้ว ให้เก็บตัวอย่างอยู่ในสภาพอากาศปกติของห้องทดสอบ และให้ทำการทดสอบตัวอย่าง เต็มก้อน จำนวน 5 ก้อน ภายในเวลา 72 ชั่วโมง

2.2.2 ก้อนที่ทำให้มีขนาด รูปร่างหรือกำลังผิดกว่าปกติ อาจเลือยกออกเป็นชิ้น ๆ แล้วนำบางชิ้นหรือทุกชิ้นมาทดสอบโดยวิธีเดียวกับที่กล่าวในการทดสอบเต็มก้อน กำลังของก้อนเต็มให้คำนวณจากผลเฉลี่ยกำลังของชิ้นต่าง ๆ

2.3 วิธีทดสอบ

2.3.1 ตำแหน่งทดสอบ จะต้องทำการทดสอบก้อนตัวอย่าง โดยให้คุณย์เนื้อที่ของผิวน้ำทึบส่องหน้าอยู่ในแนวตั้งกับคุณย์แรงกดจากแท่นชาร์ ในบ่อบริกลมของเครื่องกัด นอกจากการทดสอบก้อนซึ่งมีลักษณะพิเศษที่ประสังค์จะใช้ในลักษณะที่รู้อยู่ตามฯ รายดันแล้ว การทดสอบค่อนกรีดบล็อกจะต้องทดสอบโดยให้ทึบในแนวตั้งสำหรับก้อนวัสดุก่อซิ่งตันร้อยละ 100 และก้อนกลวงซึ่งมีลักษณะพิเศษ ประสังค์จะใช้ในลักษณะที่รู้อยู่ตามแนวราบทัน อาจทำการทดสอบตามลักษณะการใช้งาน

2.3.2 ความเร็วที่ใช้ในการทดสอบ บรรทุกน้ำหนักครึ่งหนึ่งของน้ำหนักสูงสุดที่คาดว่าจะทดสอบด้วยอัตราเร็วตามลักษณะ หลังจากนี้จะต้องคงเครื่องกัดทดสอบโดยปรับให้หัวกดเคลื่อนที่ในอัตราล้มเหลว จนทำให้น้ำหนักบรรทุกล่วงที่เหลือ บรรทุกได้ในเวลาไม่เร็วกว่า 1 นาที แต่ไม่เกิน 2 นาที

2.4 วิธีค้าน้ำและภาระรายงานผล

2.4.1 กำลังที่งานแห่งอัตราของก้อนวัสดุก่อค่อนกรีด คำนวณได้จากแรงสูงสุดกิโลกรัม หารด้วยพื้นที่ภาคตัดขวางรวมของก้อน วัดเป็นตารางเซนติเมตร พื้นที่ภาคตัดขวางรวมของก้อน หมายถึง พื้นที่รวมของภาคตัดในแนวตั้งจากกับพื้นที่ทางของน้ำหนักบรรทุก โดยรวมพื้นที่ภายนอกของวัสดุ รวมทั้งส่วนที่เว้าออกนอกจากเนื้อที่ส่วนนี้ เมื่อก่อตัวแล้ว ส่วนของก้อนที่

ก่อซิดกันจะสอดเข้ามาจนเต็ม

2.4.2 การรายงานผล ให้รายงานผลการทดสอบละเอียดถึง 0.5 กิโลกรัม ต่อ ตารางเมตร สำหรับการทดสอบแต่ละก้อน และผลเฉลี่ยจาก 5 ก้อน

3. การวัดขนาด (มอก. 109 - 2527 : 12 - 14)

3.1 เครื่องมือ ขนาดภายนอกให้วัดด้วยบรรทัดเหล็กซึ่งแบ่งละเอียดถึง 0.5 มิลลิเมตร ความหนาของเบล็อกและผังกันไฟร่องให้วัดด้วยค่าลิเปอร์ ซึ่งแบ่งละเอียดถึง 0.5 มิลลิเมตร และมีปากชนาณักน้ำยาไม่น้อยกว่า 12 มิลลิเมตร และไม่เกิน 25 มิลลิเมตร

3.2 จำนวนและลักษณะก้อนตัวอย่าง ใช้ก้อนตัวอย่างจำนวน 5 ก้อน

3.3 วิธีวัด

3.3.1 ความยาว ความกว้าง และความสูงของแต่ละก้อน ให้วัดอ่านละเอียดเท่าที่บรรทัดหรือค่าลิเปอร์จะอ่านได้ สำหรับก้อนที่มีรูให้วัดความหนาของเบล็อกและผังกันไฟร่องส่วนที่บางที่สุด บันทึกผลเฉลี่ยไว้ ซึ่งก้อนตัวอย่างนี้สามารถนำไปใช้ในการทดสอบอย่างอื่นได้

3.3.2 ความยาว ต้องวัดที่เส้นผ่าศูนย์กลางของแต่ละหน้า ความกว้าง วัดผ่านผิวน้ำด้านบนและล่างที่กึ่งกลางความยาว และวัดความสูงบนผิวน้ำทึ่งสองที่กึ่งกลางความยาว ความหนาของเบล็อกและผังกันไฟร่องให้วัดส่วนที่บางที่สุด สูง 12 มิลลิเมตร จากระยะที่ก้อนวางบนปูนก่อ ในการซึ่งที่เบล็อกด้านตรงกันข้ามมีความหนาแตกต่างกันน้อยกว่า 3 มิลลิเมตร ให้ใช้ค่าเฉลี่ยได้ ร่างกรอบหน้าต่าง รอยต่อหลอกและรายละเอียดอื่น ๆ ที่คล้ายคลึงกันนี้ ไม่ต้องคำนึงถึงวัดขนาด

3.3.3 การรายงานผล ในรายงานควรแสดงค่าความยาว กว้าง และสูงเฉลี่ยของตัวอย่างแต่ละก้อน และความหนาของเบล็อกและผังกันไฟร่องที่บางที่สุด และความหนาของผังกันไฟร่องเทียบเท่าที่ได้จากการเฉลี่ยจากตัวอย่าง 5 ก้อน ความหนาของผังกันไฟร่องเทียบ (วัดเป็นมิลลิเมตร ต่อ ความยาว 1 เมตรของก้อนตัวอย่าง) คือ ผลรวมของความหนาผังกันไฟร่องที่วัดได้ทั้งหมดรวมกันทุกผัง คูณด้วย 1,000 และหารด้วยความยาวของก้อนวัดเป็นมิลลิเมตร

5. การวิเคราะห์ข้อมูลและสถิติก้าใช้ในการวิเคราะห์ข้อมูล

5.1 วิเคราะห์ข้อมูลคุณลักษณะที่ต้องการด้านลักษณะทั่วไป และความต้านทานแรงอัดใช้สถิติในการหาความต้านทานแรงอัดเฉลี่ย โดยใช้สูตร

$$\bar{x} = \frac{\sum x}{N}$$

เมื่อ \bar{x} แทน ความต้านทานแรงอัดเฉลี่ย

$\sum x$ แทน ผลรวมของความต้านทานแรงอัดทั้งหมด

N แทน จำนวนก้อนทดสอบ

5.2 วิเคราะห์ข้อมูลความสัมพันธ์ระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผสมของซีเมนต์ ไม้ยูคาลิปตัสและกรายหยาน ใช้สมบัลสิทธิ์สัมพันธ์ โดยใช้สูตร

$$r_{xy} = \frac{N \sum xy - \sum x \sum y}{\sqrt{[N \sum x^2 - (\sum x)^2] [N \sum y^2 - (\sum y)^2]}}$$

เมื่อ $\sum x$ คือ ผลรวมของความต้านทานแรงอัด

$\sum y$ คือ ผลรวมของน้ำหนักซึ่นไม้ยูคาลิปตัสหรือกรายหยาน

$\sum x^2$ คือ ผลรวมของความต้านทานแรงอัดแต่ละสูตรทดลองยกกำลังสอง

$\sum y^2$ คือ ผลรวมของน้ำหนักซึ่นไม้ยูคาลิปตัสหรือกรายหยานแต่ละสูตรทดลองยกกำลังสอง

$\sum xy$ คือ ผลรวมของผลคูณความต้านทานแรงอัดกับน้ำหนักของซึ่นไม้ยูคาลิปตัสหรือกรายหยานทุกคู่

N คือ จำนวนสูตรทดลอง

ผลสรุปที่ได้จากการทดสอบที่ห้องปฏิบัติการของหน่วยงานที่มีมาตรฐานในการทดสอบและได้รับการรับรองมาตรฐานทางวิชาการ โดยจะแสดงผลเปรียบเทียบด้วยตารางและภาพ ดังนี้

ตาราง 11 รายงานผลการตรวจสอบผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมคอนกรีตบล็อกชนิดไม่รับน้ำหนัก :

มอก. 58 - 2533.

หมายเลขตัวอย่าง สมอ./58 - ประจำ.....

ขนาด..... มิลลิเมตร

ที่	รายการตรวจสอบ	ชื่อ, หน่วย ตาราง	เกณฑ์ กำหนด	ผลการตรวจสอบ				
				1	2	3	4	5
1	ความหนา แต่ละก้อน ของเบล็อก ค่าเฉลี่ย	4.1 มม.	≥ 12					
2	ความหนา ต้านที่ 1 ต้านที่ 2 ค่าเฉลี่ย	4.2, ท.1 รูบที่ 2						
3	ความสูง ต้านที่ 1 ต้านที่ 2 ค่าเฉลี่ย							
4	ความยาว ต้านที่ 1 ต้านที่ 2 ค่าเฉลี่ย							

ตาราง 11 (ต่อ)

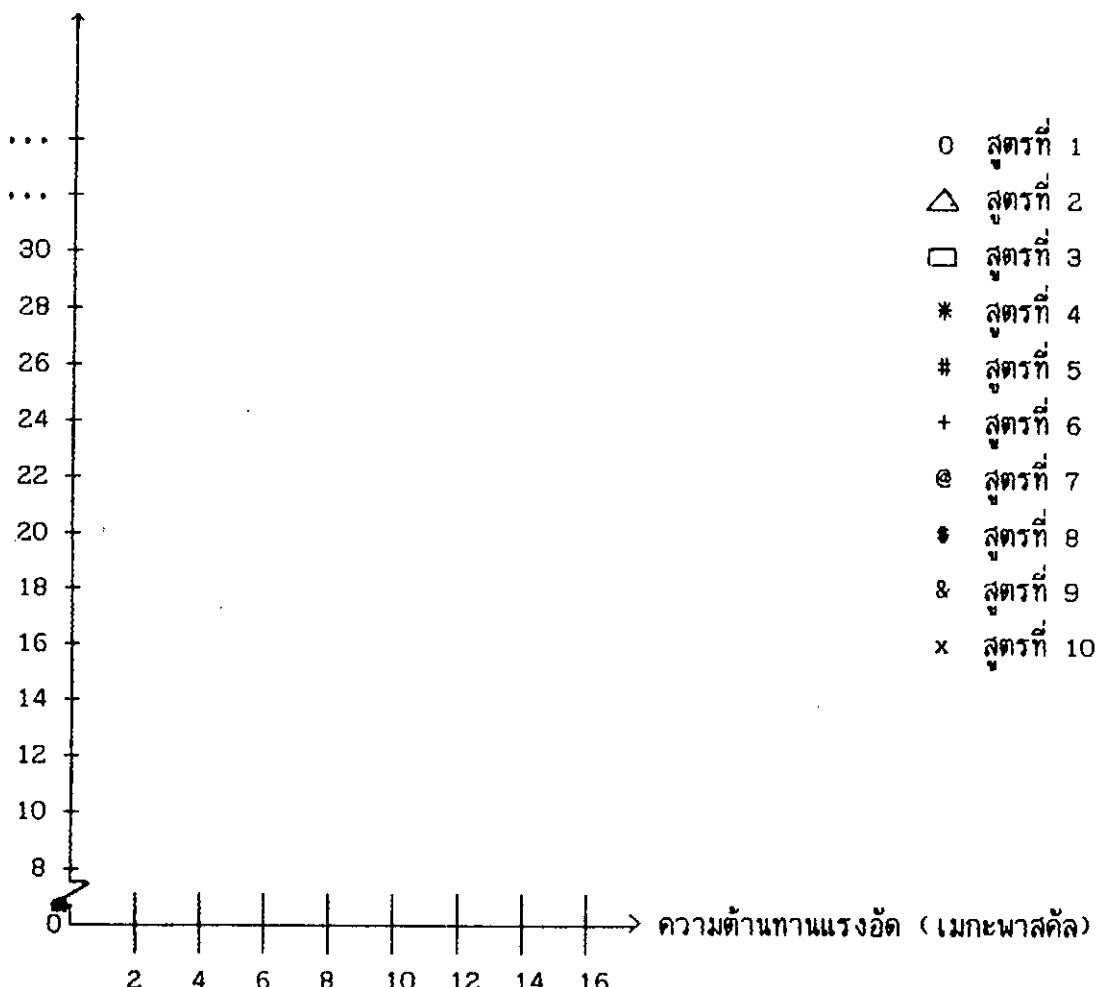
ที่	รายการตรวจสอบ	ข้อ, หน่วย เกณฑ์	ผลการตรวจสอบ					
			ตาราง	กำหนด	1	2	3	4
5.1	ลักษณะ ทั่วไป	สำหรับคุณภาพ บล็อกซึ่ดไม่รับ น้ำหนักทุกภาระ	6.1.1	-	ผ่าน			
5.2	ลักษณะ ทั่วไป	สำหรับคุณภาพ บล็อกซึ่ดไม่รับ น้ำหนัก ชั่ง ต้องการทราบปูน หรือแต่งปูน	6.1.2	-	ผ่าน			
6	ความต้าน แรงอัด (เฉลี่ย จากพื้นที่ รวม)	แต่ละภาระ ค่าเฉลี่ย มาก. 109 -	6.2, 7.2	MPa ≥ 2.0 ≥ 2.5				

ที่มา : กรมวิทยาศาสตร์บริการ. 2537

ตาราง 12 เปรียบเทียบผลการตรวจสอบของคณะกรรมการลือภารណิດไม่รับน้ำหนัก จากส่วนผสม

ปั๊นชีเมเนต์ปอร์ทแลนด์ กราย และชิ้นไม้ยูคาลิปตัส เกี่ยบกับมาตรฐาน มอก. 58 - 2533

อัตราส่วนผลของชีนไม้ยุคอลิปต์ลหรือกรายหมายบ(นน.ร้อยละของมวลรวม)



ภาพประกอบ 14 แผนภูมิแสดงความสัมพันธ์ระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผลของชีนไม้ยุคอลิปต์ลและกรายหมายบ

6. กคลสอบอัตราส่วนที่เหมาะสมในการกำกับดูแลลักษณะนักเบาะนิคไม่รับน้ำหนัก

กคลสอบอัตราส่วนที่เหมาะสมในการกำกับดูแลลักษณะนักเบาะนิคไม่รับน้ำหนัก เพื่อตรวจสอบคุณลักษณะที่ว่าไป และความต้านทานแรงอัดดังนี้

1. คุณลักษณะที่ว่าไปเทียบกับมาตรฐาน มอง. 58 – 2533

2. ความต้านทานแรงอัดเมื่ออายุ 28 วัน จำนวน 5 ก้อน

บทที่ 4

ผลการวิเคราะห์ข้อมูล

ผู้จัดได้ดำเนินการทดลองหาอัตราส่วนที่เหมาะสมในการทำคอนกรีตบล็อกน้ำหนักเบา ชนิดไม่รับน้ำหนักตามกระบวนการที่กำหนดไว้ โดยใช้เครื่องอัดคอนกรีตบล็อกแบบใช้แรงคัน ขนาดของคอนกรีตบล็อก คือ $70 \times 190 \times 390$ มิลลิเมตร และทำการทดสอบคุณภาพด้านลักษณะทั่วไป และกำลังด้านงานแรงอัด ของคอนกรีตบล็อกน้ำหนักเบาชนิดไม่รับน้ำหนัก จากวัตถุดิบปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ทราย และชิ้นไม้ยูคอลิปตัส จากสูตรทดลองที่มีอัตราส่วนผสมต่าง ๆ กันจำนวน 10 สูตร โดยทดสอบและตรวจสอบวิธีการทำทดสอบตามมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม ของสำนักงานมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม กระทรวงอุตสาหกรรม เสร็จแล้วทำการวิเคราะห์ข้อมูลในรายละเอียด ดังต่อไปนี้

การวิเคราะห์ลักษณะทั่วไปของคอนกรีตบล็อกชนิดไม่รับน้ำหนัก

จากการทดลองหาอัตราส่วนที่เหมาะสมและทำการทดสอบตามวิธีการของสำนักงานมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม ปรากฏผลการวิเคราะห์ลักษณะทั่วไปของคอนกรีตบล็อก ตามตาราง 13

ตาราง 13 การวิเคราะห์ข้าด เกษท์ความคลาดเคลื่อน และลักษณะทั่วไปของคอนกรีตบล็อกชนิดใหม่รับน้ำหนัก จากวัตถุคุณปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ ทราย และชิ้นไม้ยูคาลิปตัส เทียบกับมาตรฐาน
มอก. 58 - 2533

ลูกศร ที่	ค่าเฉลี่ย			ลักษณะทั่วไป		
	ความหนา ของเบล็อก	ความหนา (≥ 12 มิลลิ เมตร)	ความสูง (≥ 12 มิลลิ เมตร)	ความยาว (≥ 12 มิลลิ เมตร)	แข็งแรง (ผ่าน)	เพื่อฉนวน ปูนหรือ แต่งปูน (ผ่าน)
*1	21.3	69.4	190.1	389.7	ผ่าน	ผ่าน
*2	20.7	68.3	191.7	391.6	ผ่าน	ผ่าน
*3	21.1	68.5	191.7	391.9	ผ่าน	ผ่าน
*4	20.9	68.2	191.7	391.4	ผ่าน	ผ่าน
**5	-	-	-	-	-	-
**6	-	-	-	-	-	-
**7	-	-	-	-	-	-
**8	-	-	-	-	-	-
**9	-	-	-	-	-	-
**10	-	-	-	-	-	-

* = การตรวจสอบขนาด เกณฑ์ความคลาดเคลื่อน และลักษณะทั่วไป ได้ตามมาตรฐาน

** = ไม่สามารถอัดก้อนคอนกรีตบล็อกด้วยเครื่องอัดคอนกรีตบล็อกแบบใช้แรงคันได้
 เพราะก้อนคอนกรีตบล็อกจะพังทลาย ไม่เป็นรูปทรง

จากตาราง 13 สามารถวิเคราะห์ขนาด เกณฑ์ความคลาดเคลื่อน และลักษณะทั่วไปของ
คอนกรีตบล็อกชนิดไม่รับน้ำหนัก จากวัสดุดินปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ ทราย และซีนไม้ยุคสิบตั้ง ได้
ดังนี้

ความหนาของเบล็อก เกณฑ์มาตรฐานที่กำหนด คือ ต้องไม่น้อยกว่า 12 มิลลิเมตร
ข้อมูลจากตารางแสดงว่า ใน 4 สูตร มีความหนาของเบล็อก คือ สูตรที่ 1 เฉลี่ย 21.3
มิลลิเมตร สูตรที่ 2 เฉลี่ย 20.7 มิลลิเมตร สูตรที่ 3 เฉลี่ย 21.1 มิลลิเมตร และสูตรที่ 4
เฉลี่ย 20.9 มิลลิเมตร ตามเกณฑ์มาตรฐาน ส่วนสูตรที่ 5 - 10 ซึ่งไม่สามารถขึ้นรูปก้อน
คอนกรีตบล็อกได้ แสดงว่าไม่ได้ตามเกณฑ์มาตรฐาน

ขนาดของคอนกรีตบล็อกด้านความหนา เกณฑ์มาตรฐานกำหนด คือ 70 มิลลิเมตร
โดยจะคลาดเคลื่อนได้ไม่เกิน ± 2 มิลลิเมตร ข้อมูลจากตารางแสดงว่า ใน 4 สูตร มีขนาดของ
คอนกรีตบล็อกด้านความหนา คือ สูตรที่ 1 เฉลี่ย 69.4 มิลลิเมตร สูตรที่ 2 เฉลี่ย 68.3
มิลลิเมตร สูตรที่ 3 เฉลี่ย 68.5 มิลลิเมตร และสูตรที่ 4 เฉลี่ย 68.2 มิลลิเมตร ตามเกณฑ์
มาตรฐาน ส่วนสูตรที่ 5 - 10 ซึ่งไม่สามารถขึ้นรูปก้อนคอนกรีตบล็อกได้ แสดงว่าไม่ได้ตามเกณฑ์
มาตรฐาน

ขนาดของคอนกรีตบล็อกด้านความสูง เกณฑ์มาตรฐานกำหนด คือ 190 มิลลิเมตร
โดยจะคลาดเคลื่อนได้ไม่เกิน ± 2 มิลลิเมตร ข้อมูลจากตารางแสดงว่า ใน 4 สูตร มีขนาดของ
คอนกรีตบล็อกด้านความสูง คือ สูตรที่ 1 เฉลี่ย 190.1 มิลลิเมตร สูตรที่ 2 เฉลี่ย 191.7
มิลลิเมตร สูตรที่ 3 เฉลี่ย 191.7 มิลลิเมตร และสูตรที่ 4 เฉลี่ย 191.7 มิลลิเมตร ตาม
เกณฑ์มาตรฐาน ส่วนสูตรที่ 5 - 10 ซึ่งไม่สามารถขึ้นรูปก้อนคอนกรีตบล็อกได้ แสดงว่าไม่ได้ตาม
เกณฑ์มาตรฐาน

ขนาดของคณกริตบล็อกด้านความกว้าง เกษท์มาตรฐานกำหนด คือ 390 มิลลิเมตร โดยจะคลาดเคลื่อนได้ไม่เกิน ± 2 มิลลิเมตร ข้อมูลจากตารางแสดงว่า ใน 4 สูตร มีขนาดของคณกริตบล็อกด้านความกว้าง คือ สูตรที่ 1 เฉลี่ย 389.7 มิลลิเมตร สูตรที่ 2 เฉลี่ย 391.6 มิลลิเมตร สูตรที่ 3 เฉลี่ย 391.9 มิลลิเมตร และสูตรที่ 4 เฉลี่ย 391.4 มิลลิเมตร ตาม เกษท์มาตรฐาน ส่วนสูตรที่ 5 - 10 ซึ่งไม่สามารถเรียกชื่อรูปได้ ก็แสดงว่าไม่ได้ตาม เกษท์มาตรฐาน

ความแม่นยำของ เกษท์มาตรฐานกำหนด คือ คณกริตบล็อกไม่รับน้ำหนักทุกต่อ ต้อง แข็งแรง ปราศจากการอยแตกร้าว หรือส่วนเสียอื่นใดอันเป็นภัยประคต่อการก่อ ข้อมูลจากตาราง แสดงว่า ในสูตรที่ 1 - 4 ผ่านเกษท์มาตรฐาน ส่วนสูตรที่ 5 - 10 ซึ่งไม่สามารถเรียกชื่อรูป คณกริตบล็อกได้ แสดงว่าไม่ผ่านเกษท์มาตรฐาน

ความเหมาะสมในการจ้างหุ้นหรือแต่งปูน เกษท์มาตรฐานกำหนด คือ คณกริตบล็อก ไม่รับน้ำหนักต้องมีผิวน้ำหนานหยาดพองคราแก่การจับยืดขยายปูนเจา หรือปูนแต่งได้อย่างดี ข้อมูลจาก ตารางแสดงว่า ในสูตรที่ 1 - 4 ผ่านเกษท์มาตรฐาน ส่วนสูตรที่ 5 - 10 ซึ่งไม่สามารถเรียกชื่อรูป คณกริตบล็อกได้ แสดงว่าไม่ผ่านเกษท์มาตรฐาน

จากการตรวจสอบขนาด เกษท์ความคลาดเคลื่อนของคณกริตบล็อกนิดไม่รับน้ำหนัก จากวัตถุคุณภาพปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ ทรายและซีนไม้ยุคอาลิปตัล พบว่า สูตรที่ 1 - 4 ผ่านเกษท์ มาตรฐานทุกด้าน ส่วนสูตรที่ 5 - 10 ไม่ผ่านเกษท์มาตรฐาน

ด้านลักษณะที่ไปของคณกริตบล็อกนิดไม่รับน้ำหนักที่ได้จากการทดลอง พบว่า สูตรที่ 1 - 4 ผ่านตามมาตรฐาน ส่วนสูตรที่ 5 - 10 ไม่ผ่านเกษท์มาตรฐาน

สรุปผลการวิเคราะห์ขนาด เกษท์ ความคลาดเคลื่อน และลักษณะที่ไปของคณกริตบล็อก ชนิดไม่รับน้ำหนัก จากวัตถุคุณภาพปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ ทรายและซีนไม้ยุคอาลิปตัล คือ สูตรที่ 1 - 4 สามารถนำไปผลิตก้อนคณกริตบล็อกได้ดีทึ่งมาก

ตาราง 14 การวิเคราะห์ความต้านทานแรงอัดของคอนกรีตลิออกซินิไม่รับน้ำหนัก จากวัสดุในปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ ราย ละเอียดในยุคคลิปตัล เก็บข้อมาตรฐาน มอก. 58 - 2533

สูตรที่

ความต้านทานแรงอัด (เนลล์จากพื้นที่รวม)

(เมกะพาสคัล)

ค่าเฉลี่ย

แต่ละก้อน

(2.0 เมกะพาสคัล)

(2.5 เมกะพาสคัล)

1 2 3 4 5

* 1	14.9	13.6	12.4	16.8	16.2	14.8
* 2	6.8	7.1	6.9	6.9	6.6	6.9
* 3	2.7	2.1	4.1	4.6	3.5	3.4
* 4	2.0	3.6	3.9	2.1	2.3	2.8
** 5	-	-	-	-	-	-
** 6	-	-	-	-	-	-
** 7	-	-	-	-	-	-
** 8	-	-	-	-	-	-
** 9	-	-	-	-	-	-
**10	-	-	-	-	-	-

* = การทดสอบความต้านทานแรงอัด ได้ตามมาตรฐาน

** = ไม่สามารถอัดก้อนคอนกรีตลิออกด้วยเครื่องอัดคอนกรีตแบบใช้แรงคนได้ เพราะก้อนคอนกรีตผังกะลาย ไม่เป็นรูปทรง

การวิเคราะห์ความต้านทานแรงอัด เมื่อคอนกรีตบล็อกมีอายุ 28 วัน

จากตาราง 13-14 สามารถวิเคราะห์ แรงต้านทานแรงอัดของหินทรายที่ไม่ร้าว น้ำหนัก จากวัตถุคุณภาพ ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ กระาย และชิ้นไม้ยูคานิปตัส ซึ่งเกณฑ์มาตรฐานต่อสุด แต่ละก้อน 2.0 เมกะพาสคัล และเนื้อจากหินก้อนที่ 1 ก้อน 2.6 เมกะพาสคัล ได้ดังนี้

สูตรที่ 1 ความต้านทานแรงอัดก้อนที่ 1 - 5 มีค่า 14.9 เมกะพาสคัล 13.6 เมกะพาสคัล 12.4 เมกะพาสคัล 16.8 เมกะพาสคัล และ 16.2 เมกะพาสคัล ตามลำดับ ซึ่งแต่ละก้อนได้ตามมาตรฐาน ส่วนความต้านทานแรงอัดเฉลี่ยมีค่า 14.8 เมกะพาสคัล ได้ตาม มาตรฐาน

สูตรที่ 2 ความต้านทานแรงอัดก้อนที่ 1 - 5 มีค่า 6.8 เมกะพาสคัล 7.1 เมกะพาสคัล 6.9 เมกะพาสคัล 6.9 เมกะพาสคัล และ 6.6 เมกะพาสคัล ตามลำดับ ซึ่งแต่ละก้อนได้ตามมาตรฐาน ส่วนความต้านทานแรงอัดเฉลี่ยมีค่า 6.9 เมกะพาสคัล ได้ตาม มาตรฐาน

สูตรที่ 3 ความต้านทานแรงอัดก้อนที่ 1 - 5 มีค่า 2.7 เมกะพาสคัล 2.1 เมกะพาสคัล 4.1 เมกะพาสคัล 4.6 เมกะพาสคัล และ 3.5 เมกะพาสคัล ตามลำดับ ซึ่งแต่ละก้อนได้ตามมาตรฐาน ส่วนความต้านทานแรงอัดเฉลี่ยมีค่า 3.4 เมกะพาสคัล ได้ตาม มาตรฐาน

สูตรที่ 4 ความต้านทานแรงอัดก้อนที่ 1 - 5 มีค่า 2.0 เมกะพาสคัล 3.6 เมกะพาสคัล 3.9 เมกะพาสคัล 2.1 เมกะพาสคัล และ 2.3 เมกะพาสคัล ตามลำดับ ซึ่งแต่ละก้อนได้ตามมาตรฐาน ส่วนความต้านทานแรงอัดเฉลี่ยมีค่า 2.8 เมกะพาสคัล ได้ตาม มาตรฐาน

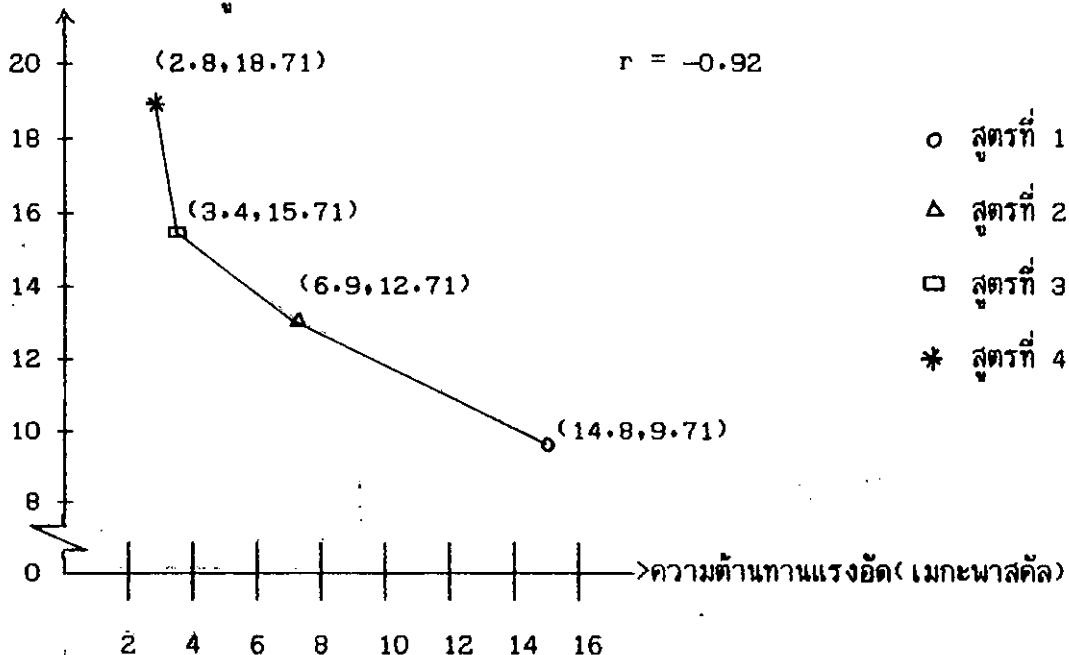
สูตรที่ 5 - 10 ไม่สามารถขึ้นรูปก้อนคอนกรีตบล็อกได้ และดังว่าไม่ผ่านตามเกณฑ์ 1) เศษหิน

จากการทดสอบความต้านทานแรงอัดของคอนกรีตบล็อกชนิดไม่รับน้ำหนัก จำกวัตถุในปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ รายละเอียดขึ้นไม้ยุคอลิปต์ล พบว่า สูตรที่ 1 - 4 มีความต้านทานแรงอัดตามเกณฑ์มาตรฐานทึ่งความต้านทานแรงอัดแต่ละก้อนและเฉลี่ยจากคอนกรีตบล็อก 5 ก้อน ซึ่งสูตรที่ 4 เป็นอัตราส่วนที่น่าจะเลือกไปใช้ในการผลิตเพื่อเป็นรายได้สำหรับอุตสาหกรรมในครอบครัว เพราะเป็นอัตราส่วนที่ดีที่สุดในการผลิตต่อ ก้อนน้อยกว่า สูตรที่ 1 - 3

การวิเคราะห์ความสัมพันธ์ระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผสมของชิ้นไม้ยุคอลิปต์ลกับภาระพยายาม

การวิเคราะห์ความสัมพันธ์ระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผสมของชิ้นไม้ยุคอลิปต์ล ดังภาพประกอบ 15

อัตราส่วนผสมของชิ้นไม้ยุคอลิปต์ล (น.ร้อยละของมวลรวม)

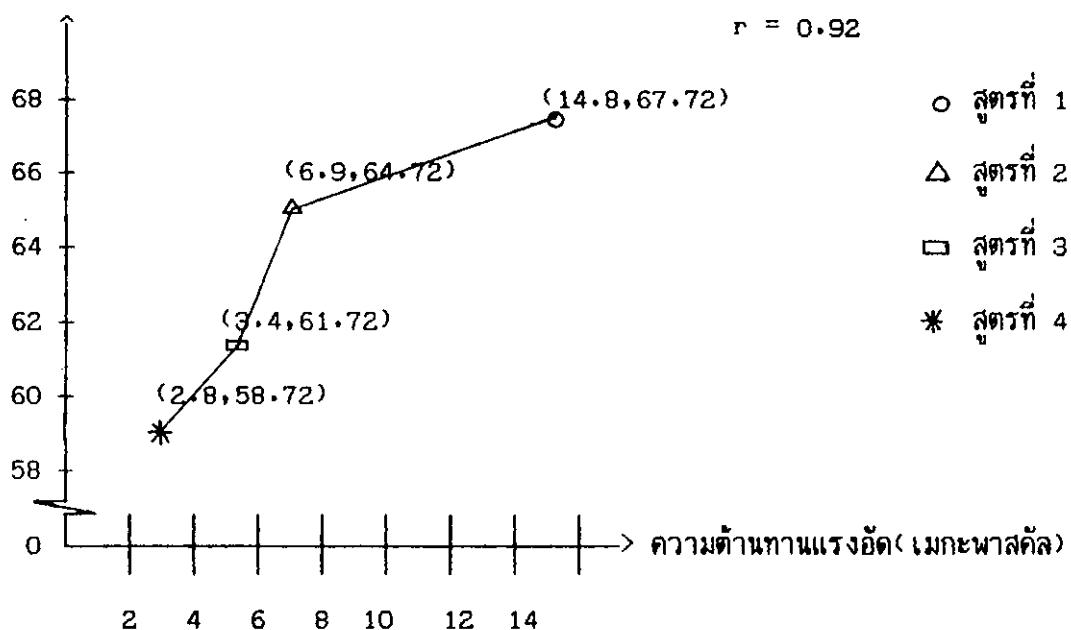


ภาพประกอบ 15 กราฟความสัมพันธ์ระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผสมของชิ้นไม้ยุคอลิปต์ล

จากภาพประกอบ 15 ความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผลมของชีนไม้ยูคาลิปตัสมีความสัมพันธ์ตรงข้ามกัน คือ ความต้านทานแรงอัดสูง ในขณะที่อัตราส่วนผลมของชีนไม้น้อยลง ถ้าความต้านทานแรงอัดต่ำลง ชีนไม้จะมีอัตราส่วนมากขึ้น

การวิเคราะห์ความสัมพันธ์ระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผลมของกรายหยานตั้งภาพประกอบ 16

อัตราส่วนผลมของกรายหยาน(นน.ร้อยละของมวลรวม)



ภาพประกอบ 16 กราฟความสัมพันธ์ระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผลมของกรายหยาน

จากภาพประกอบ 16 ความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผลมของกรายหยานมีความสัมพันธ์ตามกัน คือ ความต้านทานแรงอัดสูง อัตราส่วนผลมของกรายหยานจะมากตัวย ถ้าความต้านทานแรงอัดต่ำ อัตราส่วนผลมของกรายหยานจะน้อยลง

ผลการวิเคราะห์ความสัมพันธ์ระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผลมของชีนไม้ยูคาลิปตัสและกรายหยานพบว่า มีความสัมพันธ์กัน

บทที่ ๕

สรุป ภารกิจรายผล และข้อเสนอแนะ

การทดลองเพื่อหาอัตราส่วนที่เหมาะสมในการกำหนดค่าบริบัติลักษณะน้ำหนักเบาชนิดไม่รับน้ำหนักตามมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม จากวัตถุดินปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ ทราย และชิ้นไม้ยูคาลิปตัส ได้ดำเนินการดังต่อไปนี้

ความมุ่งหมายของการวิจัย

1. หาอัตราส่วนที่เหมาะสมของค่าบริบัติลักษณะน้ำหนักเบาชนิดไม่รับน้ำหนัก จากวัตถุดินปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ ทราย และชิ้นไม้ยูคาลิปตัส โดยให้มีคุณลักษณะด้านลักษณะทั่วไปและความต้านทานแรงอัดตามมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม
2. ศึกษาความล้มเหลวระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผสมของชิ้นไม้ยูคาลิปตัส และกรวยขยาย

ปะจាក

การวิจัยครั้งนี้จะใช้ปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์น้ำหนักร้อยละ 22.57 ของมวลรวม น้ำร้อยละ 0.40 ของน้ำหนักปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ และทรายมีน้ำหนักผกผันกับชิ้นไม้ยูคาลิปตัส อัตราส่วน

ทดลองมี 10 สูตร ก้อนทดลองขนาด $70 \times 190 \times 390$ มิลลิเมตร สูตรละ 10 ก้อน รวม 100 ก้อน ตั้งแสดงอัตราส่วนทดลองในตาราง 1

เครื่องมือที่ใช้ในการวิจัย

การวิจัยครั้งนี้เป็นการวิจัยเชิงทดลอง ดังนั้น เครื่องมือที่ใช้ในการวิจัยจึงได้แก่ เครื่องทำรีนไม้ลับ เครื่องบดหยาบ เครื่องซั่งน้ำหนัก ตู้อบ โอดความคุณอุณหภูมิและความชื้น เวอร์เนียร์ แคลิปเปอร์ เครื่องอัดคอนกรีตบล็อกแบบใช้แรงงานคน เครื่องผสมคอนกรีตขนาดเล็ก เครื่องมือทดลองกำลังอัด นาฬิกาจับเวลา เป็นต้น

การดำเนินการวิจัย

การทดลองหาอัตราส่วนที่เหมาะสมตามอัตราส่วนที่กำหนดในแท่นสูตรทดลอง มีขั้นตอนดังนี้

1. เตรียมรีนไม้ยูคาลิปตัสโดยนำไม้ลับมาปอกเปลือกออกแล้วบดเป็นรีนไม้ลับ แล้วนำไปตากแดดประมาณ 7 วัน จึงนำไปบดเป็นรีนไม้ด้วยเครื่องบดหยาบ นำไปหาความชื้น แล้วเก็บรีนไม้ในถุงพลาสติกเพื่อเตรียมผสม

2. ซั่งน้ำหนักรีนไม้ตามสูตรทดลอง เทใส่ถังพลาสติก น้ำมันน้ำแล้วคลุกเคล้าด้วยมือให้เข้ากัน ใช้เวลาประมาณ 10 นาที

3. ซั่งน้ำหนักปูนซีเมนต์และทรายตามสูตรทดลอง ผสมให้เข้ากันด้วยเครื่องผสมคอนกรีตขนาดเล็ก แล้วเติมน้ำตามสูตรทดลอง ผสมต่อไปประมาณ 2 - 3 นาที

4. นำรีนไม้ที่เตรียมไว้ในข้อ 2 ผสมกับปูนซีเมนต์และทรายในข้อ 3 ประมาณ 5 นาที

5. ลามะลิ่งส่วนผสมไปอัดก้อนด้วยเครื่องอัดคอนกรีตบล็อกแบบใช้แรงคน

6. ตอกพิมพ์แล้วนำไปบ่มประมาณ 29 วัน

7. ส่งก้อนทดลองเข้าห้องปฏิบัติการ เพื่อทดสอบคุณลักษณะตามมาตรฐานผลิตภัณฑ์

อุตสาหกรรม

8. สรุปผลการทดสอบคุณลักษณะและความล้มเหลวระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผลมน้ำซึ่งน้ำซึ่งไม่มีคุณลักษณะที่ดี

การวิเคราะห์ข้อมูล

นำผลการทดสอบคุณลักษณะ ที่ทดสอบตามมาตรฐานของสำนักงาน มาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม ด้วยเครื่องมือทดสอบของฝ่ายวิเคราะห์ทดสอบทางวิศวกรรม กรมวิทยาศาสตร์บริการ มาเปรียบเทียบความแตกต่างระหว่างแหล่งอัตราส่วน ในด้านขนาด เกณฑ์ความคลาดเคลื่อน ลักษณะที่นำไปกำลังต้านทานแรงอัด และศึกษาความล้มเหลวระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผลมน้ำซึ่งไม่มีคุณลักษณะที่ดี

สรุปผลการวิจัย

การวิเคราะห์ผลการทดสอบขนาด เกณฑ์ความคลาดเคลื่อน ลักษณะที่นำไป ความต้านทานแรงอัด และการศึกษาความล้มเหลวระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผลมน้ำซึ่งไม่มีคุณลักษณะที่ดี และรายงาน ของคณะกรรมการพิจารณาที่ได้รับหนังสือเช่นนี้ไม่ได้รับหนังสือตามมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม จากวัตถุที่บุนชิเมนต์ปอร์ตแลนด์ รายละเอียดซึ่งไม่มีคุณลักษณะที่ดี พบว่า

ความต้านทานแรงอัด สูตรที่ 1 - 4 มีค่าตามเกณฑ์มาตรฐาน ส่วนสูตรที่ 5 - 10 ไม่ได้ตามเกณฑ์มาตรฐาน

ขนาดของคอนกรีตเดือดด้านความหนา สูตรที่ 1 - 4 มีค่าตามเกณฑ์มาตรฐาน ส่วนสูตรที่ 5 - 10 ไม่ได้ตามเกณฑ์มาตรฐาน

ราดากองคงกรีบลือกตัวความอาจา สูตรที่ 1 - 4 มีค่าตามเกณฑ์มาตรฐาน ส่วน
สูตรที่ 5 - 10 ไม่ได้ตามเกณฑ์มาตรฐาน

ความแข็งแรง สูตรที่ 1 - 4 มีค่าตามเกณฑ์มาตรฐาน ส่วนสูตรที่ 5 - 10 ไม่ได้ตาม
เกณฑ์มาตรฐาน

ความเหมาะสมในการจานปูเพรื่อแต่งปู สูตรที่ 1 - 4 มีค่าตามเกณฑ์มาตรฐาน ส่วน
สูตรที่ 5 - 10 ไม่ได้ตามเกณฑ์มาตรฐาน

ความต้านทานแรงอัด แต่ละก้อนและเฉลี่ยจาก 5 ก้อน สูตรที่ 1 - 4 มีค่าตามเกณฑ์
มาตรฐาน ส่วนสูตรที่ 5 - 10 แต่ละก้อนและเฉลี่ยจาก 5 ก้อน ไม่ได้ตามเกณฑ์มาตรฐาน

ความสัมพันธ์ระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผสมของชีนไม้คุชาผักต้าส มีการ
สัมพันธ์กันแบบตรงข้ามกัน

ความสัมพันธ์ระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผสมของกรายเผา มีความ
สัมพันธ์กันแบบตามกัน

สรุปผล สูตรที่มีอัตราส่วนเหมาะสมที่สุดในการกำคองกรีบลือกน้ำหนักเบาชนิดไม่รับน้ำหนัก
จากวัตถุดิน ปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ ทราย และชีนไม้คุชาลิปตัล คือสูตรที่ 4 เพราะเป็นสูตรที่ใช้
อัตราส่วนผสมของชีนไม้คุชาลิปตัลมากกว่าสูตรที่ได้ตามมาตรฐานอื่น ซึ่งทำให้คองกรีบลือกมีน้ำหนัก
เบา และใช้ปูนซีเมนต์น้อยกว่าส่วนผสมในต้นทุนการผลิตต่ำกว่า ผู้วิจัยได้นำคองกรีบลือกที่อัดก้อน
จากอัตราส่วนของสูตรที่ 4 ไปทำการทดสอบตามเกณฑ์มาตรฐานเข้าอิอกคริง สรุปผลการทดสอบดัง
ตาราง 15

ตาราง 15 การวิเคราะห์ขนาด เกณฑ์ความคลาดเคลื่อน ลักษณะทั่วไป และความต้านทานแรงอัด ของคอนกรีตบล็อกชนิดไม้รับน้ำหนักจากวัตถุดิน ปูนซีเมนต์ปอร์ตแลนด์ ท.-าย และชิ้นไม้ยูคอลปิตล สูตรที่ 4 (ทดลองช้า) เทียบกับมาตรฐาน มอก. 58 - 2533

ค่าเฉลี่ย		ลักษณะทั่วไป		ความต้านทานแรงอัด									
ความ	ความ	ความ	ความ	แข็ง	เพื่อ	แต่ละ	เฉลี่ยจาก						
หนา	หนา	สูง	ยาว	แรง	ฉนวน	ก้อน	5 ก้อน						
ของ	(70	(190	(390	ไม่	หรือ	(2.0	(2.5						
เปลือก	12	12	12	ร้าว	แท่ง	เมกะ	เมกะ						
(\geq 12	มม.)	มม.)	มม.)	(ผ่าน)	ปูน	พลาสติก)	พลาสติก)						
มม.)					(ผ่าน)		1	2	3	4	5		
21.0	68.8	191.9	390.2	ผ่าน	ผ่าน	2.1	3.2	2.9	2.5	3.1	2.8		

อภิปรายผล

ความพนายนองเปลือก สูตรที่ 1 - 4 ได้ตามเกณฑ์มาตรฐาน เพราะลักษณะชิ้นไม้ที่มีหล่ายขนาดคละกัน (สมชัย เนญจชัย. 2535 : 74) ประกอบกับการแทรกตัวเข้าไปในระหว่างช่องว่างของกรวยเป็นอัตราส่วนที่พอต และปูนซีเมนต์มีปริมาณเพียงพอในการยึดประสานมวลรวม ส่วนสูตรที่ 5 - 10 ไม่ได้ตามเกณฑ์มาตรฐาน เพราะปริมาณชิ้นไม้มากและที่ปริมาณปูนซีเมนต์น้อย จึงไม่เพียงพอในการยึดประสานมวลรวม

ขนาดของคอกนกรีบลือกต้านความพากา ความสูง และความยาว สูตรที่ 1 - 4 ได้ตามเกณฑ์มาตรฐานเพรากลักษณะและขนาดชิ้นไม่มีความหมายส่วนล้ำหรับการเรียงตัวกันอย่างเป็นระเบียบภายในแบบลือก (พิชัย นิมิตรยงสกุล และสุกัศน์ สุวรรณลินพันธุ์. 2532 : 78 - 79) อัตราส่วนทรายแทรกตัวอุดซ่องว่างพอดี และปูนซีเมนต์มีปริมาณเพียงพอในการยึดประสานมวลรวม จึงไม่เกิดการติดคืนของคอกนกรีบลือก (สมชัย เบญจชัย. 2534 : 15 ; อ้างอิงมาจาก Mosleimi. and Pfister. 1987) ส่วนสูตรที่ 5 - 10 ไม่ได้ตามเกณฑ์มาตรฐานเพรากลักษณะปูนซีเมนต์ มีน้อยไม่เพียงพอในการยึดประสานมวลรวม

ความแข็งแรง สูตรที่ 1 - 4 ได้ตามเกณฑ์มาตรฐานเพรากลักษณะชิ้นไม่กัดโดยผ่านตะแกรงร่อนขนาด 3/4 นิ้ว หรือประมาณ 10 มิลลิเมตร เป็นขนาดเดียวกับหินฝุ่นซึ่งไม่มีการแบ่งระหว่างส่วนละเอียดและส่วนหยาบอย่างชัดเจน จึงมีขนาดคละลดหล่นของขนาด (วินิต ช่อวิเชียร. 2529 : 29 - 31) ทำให้ก้อนคอกนกรีบลือกมีคุณสมบัติต้านแรงเคี้ยวตื้นภายใน การเคี้ยวตื้นของปูนซีเมนต์ ความแข็งแรงและความคงทนที่ดีเทียบเท่ากับหินฝุ่นซึ่งเป็นวัสดุผสมของคอกนกรีบลือก ไม่รับน้ำหนักโดยทั่วไป ส่วนสูตรที่ 5 - 10 ไม่ได้ตามเกณฑ์มาตรฐานเพรากลักษณะปูนซีเมนต์ และรายน้อยไม่เพียงพอในการยึดประสานมวลรวมและอุดซ่องว่าง

ความหมายส่วนในการงานบูรณะและการซ่อมแซม สูตรที่ 1 - 4 ได้ตามมาตรฐานเพรากลักษณะชิ้นไม่ขุ่คลิปตัวมีรูปร่างที่ถูกต้อง โดยมีลักษณะเป็นเหลี่ยม มุม แหลม หยาบ ลisse สะอาด แข็งพอควร และมีขนาดที่ถูกต้อง คือ เรียงจากเล็กไปใหญ่ (พิภพ สุนทรลักษณ์. 2534 : 94) มีความคงทนต่อปฏิกิริยาทางเคมี เช่นเดียวกับหิน ซึ่งเป็นคุณลักษณะที่ต้องการของการผลิตร่วมกับซีเมนต์ เพสต์ จึงได้คอกนกรีบลือกที่มีลักษณะที่ถูกต้องตามเกณฑ์มาตรฐาน ส่วนสูตรที่ 5 - 10 ไม่ได้ตามมาตรฐานเพรากลักษณะชิ้นไม่สามารถอัดก้อนได้จึงไม่สามารถวิเคราะห์ความหมายส่วนในการงานบูรณะและการซ่อมแซมได้

ความต้านทานไฟแรงอัด สูตรที่ 1 - 4 ได้ตามเกณฑ์มาตรฐานเพรากลักษณะ เมื่อเปรียบเทียบผลการทดสอบความต้านทานแรงอัดของอัตราส่วนต่างดังกล่าว พบว่า ความต้านทานแรงอัดจะแตกต่างกันตามอัตราส่วนของชิ้นไม้ คือ เมื่อปริมาณปูนซีเมนต์และรายมาก ขณะที่ชิ้นไม่น้อย เช่น อัตราส่วน

1 : 3 : 0.43 ความต้านทานแรงอัดเฉลี่ยสูงถึง 14.8 เมกะพาสคัล ในขณะที่เมื่อปริมาณปูนซีเมนต์และกรายน้อยลง ชีนไม่เพิ่มขึ้น เช่นอัตราส่วน 1 : 2.60 : 0.83 ความต้านทานแรงอัดจะลดลงมากเช่นกัน คือ 2.8 เมกะพาสคัล ทึ้งนี้เนื่องจากปูนซีเมนต์และกรายทำให้คุณภาพริบบลลิอกแน่น แข็งแรง มีปริมาณโพรงอากาศน้อย และมีน้ำหนักมากขึ้น ส่วนสูตรที่ 5 - 10 พบว่า ส่วนผสมแห้งเกินไป ปริมาณปูนซีเมนต์น้อยไม่เพียงพอที่จะเคลือบชีนไม้ได้หมด ทำให้มีความสามารถอัดก้อนได้

ความลับที่ระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนของชีนไม้คุณภาพดีส์ มีความสัมพันธ์กันแบบตรงข้ามกัน คือ เมื่อความต้านทานแรงอัดมีค่าสูง อัตราส่วนของชีนไม้จะน้อยลง เพราะชีนไม้เป็นมวลชนิดหนึ่งซึ่งสามารถผลิตให้เนื้อคุณภาพมีความแข็งแกร่งได้ โดยผสมในปริมาณที่จำกัดและมีจุดประสงค์เพื่อให้ประยุตปูนซีเมนต์ จึงจำเป็นต้องออกแบบส่วนผสมให้มีปริมาณมวลมากที่สุด (พิกพ สุนทรสมัย. 2536 : 8) ดังนี้เมื่ออัตราส่วนของชีนไม้มากขึ้นความต้านทานแรงอัดจะน้อยลง

ความลับที่ระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนของกรายพยายาม มีความสัมพันธ์กันแบบตามกัน คือ เมื่อความต้านทานแรงอัดมีค่าสูง อัตราส่วนของกรายจะสูงตัวย เพราะชีนไม้มีขนาดคละกัน ดังนี้ถ้าอัตราส่วนผสมมีกรามากจะช่วยให้ชีนไม้เรียงตัวกันได้แน่น มีช่องว่างน้อยเชื่อมมวลรวมให้ยึดติดกันได้ดี มีผลให้ความต้านทานแรงอัดมีค่าสูง แต่ถ้าเพิ่มอัตราส่วนกรายขึ้นหรือลดอัตราส่วนกรายลงมากเกินกว่าอัตราส่วนที่ทดลองนี้ อาจให้ความต้านทานแรงอัดที่ต่ำกว่ากล่าวคือ ปริมาณกรายน้อยเกินไปจะเกิดช่องว่างระหว่างมวลรวม และถ้าปริมาณกรามากเกินไป กรายที่เหลือจากการอุดช่องว่างจะกลایเป็นช่องว่างไป

ขอเสนอแนะ

1. สูตรที่ 5 คืออัตราส่วนระหว่างปูนซีเมนต์ ต่อกราย ต่อชีนไม้คุณภาพดีส์ 1 : 2.47 : 0.96 โดยน้ำหนัก เป็นอัตราส่วนที่น่าจะมีการพัฒนาเพื่อกำคุณภาพริบบลลิอกได้ตามเกณฑ์มาตรฐาน

เพรำสภารถอัดก้อนได้ แต่แทกก่อนที่จะนำไปว่างเรียงไว้เพื่อบ่ม การพัฒนาทำได้โดยเพิ่มระยะเวลาในการผสมอัตราส่วนด้วยเครื่องผสมอีกประมาณ 2 - 3 นาที

2. ควรทดลองหาอัตราส่วนที่เหมาะสมในสูตรที่ 4 สูตรที่ 5 และสูตรที่ 6 โดยกำหนดปริมาณมวลรวมแทกต่างกันประมาณร้อยละ 1 เพราจะชี้นไม้ยุคลิปตัวมีน้ำหนักเบา จึงทำให้ผลการทดสอบแทกต่างกันมากในแต่ละสูตร

3. เครื่องมือที่ใช้ในการทดลองสามารถใช้เครื่องมือที่มีอยู่แล้วในห้องถังเก็บแกนได้อย่างดี ในกรณีที่นำไปผลิตเป็นอุตสาหกรรมภายในครอบครัว คือ เครื่องทำซีนไม้สับใช้มีดหรือขานแกน เครื่องบดหอยใช้เครื่องบดอาหารสัตว์แกน และอุปกรณ์ทั้งหมดที่ใช้หาค่าความชื้นใช้มีเตอร์วัดความชื้นของข้าวเปลือกแกนได้

4. สูตรที่ 4 คืออัตราส่วนระหว่างปูนซีเมนต์ ต่อกราย ต่อซีนไม้ยุคลิปตัล 1 : 2.60 0.83 โถคน้ำหนัก เป็นอัตราส่วนที่ดีที่สุดที่ควรนำมาใช้ผลิตคอนกรีตบล็อกน้ำหนักเบาเพื่อจำหน่ายเป็นอาชีพเสริม เพิ่มรายได้สำหรับชาวชนบทมีเศษไม้โตเร็วเหลือใช้ หรือมีไม้ยุคลิปตัลที่เหลือทั้งจากการตัดผักชาย เพราจะไม้ยุคลิปตัลสามารถนำไปใช้ผลิตคอนกรีตบล็อกได้ทุกล้านของล้ำตัน

បច្ចន្តរក្រम

บรรณานุกรม

จิตติวัฒน์ สีลະพัฒน์. "อิล่า�ได้อะไรจากโรงงานอุตสาหกรรมเชื่อกราดชาช่อง อ.อ.ป.,"

สักข้อง. 18(2) : 56; เมษายน - มิถุนายน 2536.

ชัชวาลย์ เครชฐ์บุตร. "คองกรีตเบา," ใน คองกรีตผสมเสร็จซีเมนต์. ไม่มีเลขหน้า.

กรุงเทพฯ : ชีแพค, ม.ป.ป.

ดีแทค บล็อก. กรุงเทพฯ : บริษัทศรีมีภาพภัณฑ์ จำกัด, ม.ป.ป.

กัตติย์ รัตติวนิช แลดคนอื่น ๆ. "การศึกษาอย่างที่เหมาะสมของไม้ยูคาลิปตัส ความลูกูเลนซีล เพื่อทำเชื่อกราดชาช," ใน เอกสารการประชุมการป่าไม้ประจำปี 2530.

หน้า 260 - 289. กรุงเทพฯ : กรมป่าไม้, 2530.

กัตติย์ รัตติวนิช อาราธนา อวิชาตบุตร และรัตนา หม้อมณี. "การวิเคราะห์ปริมาณน้ำตาล และสาร Phenolic Compound ในไม้ยูคาลิปตัส ความลูกูเลนซีล," ใน เอกสารการประชุมการป่าไม้ประจำปี 2528 เล่ม 2. หน้า 371 - 378. กรุงเทพฯ : กรมป่าไม้, 2528.

ธนากร พลชัย. "ไทยทำปูน," วิทยาศาสตร์และเทคโนโลยี. 8(3) : 37 - 38; กันยายน - ธันวาคม 2536.

ฤกุล ชื่นอุทัย. ส่วนผสมของคองกรีตกำลังสูง. วิทยานิพนธ์ วศ.ม. กรุงเทพฯ : มหาวิทยาลัยเกษตรศาสตร์, 2534. ถ่ายเอกสาร.

นุยวงค์ ไวยอุตสาห์. "งานวิจัยไม้ยูคาลิปตัส ความลูกูเลนซีล," แนวเกษตร. 9(9) : 39; กันยายน 2536.

ประพฤติ ภู่ลปะรษ์สุธรรม. เทคโนโลยีงานปูน - คองกรีต. พิมพ์ครั้งที่ 2 กรุงเทพฯ : บริษัทอัมรินทร์ พรินติงแอนด์พับลิชิ่ง จำกัด (มหาชน), 2536.

ปริชา เกียรติกรเจ้ายา. "แผ่นชีนไม้อัดผสมซีเมนต์อัดจากไม้ยูคาลิปตัสและไม้ลัก," ใน เอกสารการประชุมการนำไม้ประจําปี 2525 สาขาวัฒน์พลิตภัณฑ์. หน้า 162 - 170 กรุงเทพฯ : กรมป่าไม้, 2525.

ป่าไม้, กรม. การใช้ประโยชน์ไม้ยูคาลิปตัส ตามตลาดโลกชีล. พิมพ์ครั้งที่ 2. กรุงเทพฯ : กองการวิจัยผลิตผลไม้ กรมป่าไม้, 2531.

- _____ · ข้อมูลตลาดรับซื้อไม้โตเรียวในท้องที่จังหวัดต่างๆ. กรมป่าไม้, 2536. อัตสำเนา.
- _____ · สถานการณ์การใช้ไม้ของภาคฤดูหนาวทั่วโลก. ปี 2533. กรุงเทพฯ : ฝ่ายเศรษฐกิจป่าไม้ กองแผน กรมป่าไม้, 2534.

พิชัย นิมิตยงสกุล และสุกัณณ์ สุวรรณสินธุ. "คุณสมบัติของเลันไยปาล์มและการใช้ผลไม้ในสารประกอบซีเมนต์," วารสารทางวิชาการวิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทย ในพระบรมราชูปถัมภ์. 1(1) : 78 - 79; 2532.

พิกพ สุนทรสมัย. ช่างปูนก่อสร้าง. พิมพ์ครั้งที่ 10. กรุงเทพฯ : สมาคมส่งเสริมเทคโนโลยี (ไทย - ญี่ปุ่น), 2536.

- _____ · ปฏิทิการและควบคุมงานคอนกรีต. พิมพ์ครั้งที่ 11. กรุงเทพฯ : สมาคมส่งเสริมเทคโนโลยี (ไทย - ญี่ปุ่น), 2536.
- _____ · วัสดุวิศวกรรมการก่อสร้าง. พิมพ์ครั้งที่ 3. กรุงเทพฯ : สมาคมส่งเสริมเทคโนโลยี (ไทย - ญี่ปุ่น), 2534.

วิทยาศาสตร์เทคโนโลยีและสิ่งแวดล้อม, กรม. โครงการทดลองผลิตวัสดุก่อสร้างจากถ่านแกลูน และทดสอบการใช้งาน. กรุงเทพฯ : กองการวิจัย กรมวิทยาศาสตร์เทคโนโลยีและสิ่งแวดล้อม; 2529.

วินิต ชื่อวิเชียร. กองกรีตเทคโนโลยี. พิมพ์ครั้งที่ 7. กรุงเทพฯ : ห้างฯป.สัมพันธ์พาณิชย์, 2529.

ศูนย์ฝึกอบรมการตลาด. "ความรู้พลิตภัณฑ์ปูนซีเมนต์," ใน การปฏิบัติการชาย ๑ ปูนซีเมนต์ คونกรีตผสมเสร็จ เหล็ก. ไม่มีเลขหน้า. กรุงเทพฯ : บริษัทปูนซีเมนต์ไทย จำกัด, ม.ป.ป.

ลันน์ เจริญผ่า แฉวินิช ช่อวิเชียร. คุณกรีตเลริมเหล็ก. พิมพ์ครั้งที่ 7. กรุงเทพฯ : ดร.วินิช ช่อวิเชียร, 2530.

สมชัย เบญจชัย. การเกษตรดั่งไม้อัดซีเมนต์. ปัญหาพิเศษ. วท.ม. กรุงเทพฯ : มหาวิทยาลัยเกษตรศาสตร์, 2534. ถ่ายเอกสาร.

ผลการทบทวนของลักษณะชีวีไม้ การปรับสภาพไม้และอัตราส่วนไม้อัดซีเมนต์ต่อสมบัติชาก แผ่นไม้อัดซีเมนต์. วิทยานิพนธ์ วท.ม. กรุงเทพฯ : มหาวิทยาลัยเกษตรศาสตร์, 2535. ถ่ายเอกสาร.

"อุตสาหกรรมปาไม้อัดไม้ประกายบัวตุติบในอนาคต," ลักษณะ. 15(1) : 22 - 23; มกราคม - มีนาคม 2533.

สมปอง ลงว่าแสง. "การออกแบบส่วนผสมของคุณกรีต," ใน เอกสารประกอบการลัมมนา ทางวิชาการ เรื่อง การพัฒนาการก่อสร้างกับการพิทักษ์สิ่งแวดล้อม. หน้า 92 - 100. กรุงเทพฯ : คณะวิทยาศาสตร์และเทคโนโลยี สถาบันราชภัฏจันทร์กฤษ, 2535.

เลกสอร์ สีหวังช์ และบันพิทิพ จริโนภาส. "การผลิตคุณกรีตบล็อก," ช่าวสารศูนย์เครื่องจักรกลการเกษตรแห่งชาติ. 5(4) : 4 - 6; มกราคม 2535.

อรุณ ชัยเลรี. คู่มือการติดตั้งสัญญาณคุณกรีตของสมาคมคุณกรีตอเมริกัน. กรุงเทพฯ : วิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทย ในพระบรมราชูปถัมภ์, 2535.

อุตสาหกรรม, กิรยพิริวงศ์. มาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมวิธีซักตัวอย่างและการทดสอบวัสดุงานก่อซึ่งทำด้วยคุณกรีต. มอก. 109 - 2517. กรุงเทพฯ : สำนักงานมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม กษกรวงอุตสาหกรรม, 2517.

อุตสาหกรรม, กรุงเทพฯ. มาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมมวลผลคอนกรีต มอก. 566 - 2528.

กรุงเทพฯ : สำนักงานมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม กรุงเทพฯ อุตสาหกรรม, 2528.

• มาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมคอนกรีตบล็อกไม้รับน้ำหนัก มอก. 58 - 2533.

กรุงเทพฯ : สำนักงานมาตรฐานผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรม กรุงเทพฯ อุตสาหกรรม, 2533.

Shokry Rashwan, M.M. Hatzinikolas and R. Zmavc. "Development of a Lightweight, Low - cost Concrete Block Using Wood Residue," Forest Products Research Society 1992. 42(5) : 57 - 64; May 1992.

Simatupang, M.H., G.H. Schwarz and F.W. Broker. Small Scale Plants for The Manufacture of Mineral - bonded Wood Composites. Jakarta : Eight World Forestry Cong, 1978.

ภาคผนวก

ການຜົນວາກ

ສອນ ດ.

ตาราง 16 รายงานผลการตรวจสอบผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมคอนกรีตบล็อกไม้รับน้ำหนัก :

มอก. 58 - 2533 หมายเลขอัตราย่าง สมอ./58- 1 ประเภทไม้ควบความชื้น
ขนาด 70 x 190 x 390 มิลลิเมตร

แผ่นที่ 1/2

ที่	รายการตรวจสอบ	ข้อ, หน่วย เกณฑ์	ผลตรวจสอบ							
			ตาราง	กำหนด	1	2	3	4	5	
1	ความหนา ของเบล็อก	แต่ละก้อน ค่าเฉลี่ย	4.1 4.2, ค่าเฉลี่ย	มม. ≥ 70 (±2) รูปที่ 2	21.5 69.4 69.5 69.8	22.2 69.7 70.0 69.5	20.7 69.9 70.0 69.6	21.0 69.8 70.0 69.9	21.0 70.1 70.2 70.2	
2	ความหนา	ด้านที่ 1 ด้านที่ 2 ค่าเฉลี่ย	4.2, 7.1 รูปที่ 2	มม. ≥ (±2)	70 69.6 69.8	69.7 69.5 69.6	69.9 70.0 70.0	69.8 70.0 69.9	70.1 70.2 70.2	
3	ความสูง	ด้านที่ 1 ด้านที่ 2 ค่าเฉลี่ย	1 1 1	มม. (±2) 190.1	190 190.1 190.0	189.9 190.0 189.9	190.2 190.0 190.2	189.8 190.2 190.2	190.1 190.0 190.2	190.2
4	ความยาว	ด้านที่ 1 ด้านที่ 2 ค่าเฉลี่ย	1 1 1	มม. (±2) 389.7	390 390.0 389.7	388.9 389.7 389.5	389.3 390.7 389.5	390.5 390.3 390.6	390.1 389.0 390.2	388.8 389.0 388.9

ตาราง 16 (ต่อ)

ที่	รายการตรวจสอบ	ชื่อ, หน่วย เกณฑ์	ผลตรวจสอบ					
			ตาราง	กำหนด	1	2	3	4
5.1	ลักษณะทั่วไป ค่อนกรีต บล็อกไม้ รับน้ำหนัก ทุกอัน	สำหรับ 6.1.1 -	ผ่าน	ผ่าน	ผ่าน	ผ่าน	ผ่าน	ผ่าน
5.2	สำหรับ ค่อนกรีต บล็อกไม้ รับน้ำหนัก ซึ่งต้องการ ฉาบปูนหรือ แต่งปูน	6.1.2 -	ผ่าน	ผ่าน	ผ่าน	ผ่าน	ผ่าน	ผ่าน
6	ความต้านทาน แรงอัด(เฉลี่ย จากพื้นที่รวม)	แคสติ้ง 6.2, MPa ค่าเฉลี่ย %	≥ 2.0	14.9	13.6	12.4	16.8	16.2
			≥ 2.5			14.8		
		มาก.						

ตาราง 17 รายงานผลการตรวจสอบผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมคอนกรีตบล็อกไม่รับน้ำหนัก :

มอก. 58 - 2533 หมายเหตุท้ายปีงบ สมอ./58- 2 ประเภทไม่ควบคุมความชื้น

ขนาด $70 \times 190 \times 390$ มิลลิเมตร

แผ่นที่ 1/2

ที่	รายการตรวจสอบ	ข้อ, หน่วย เกณฑ์	ผลตรวจสอบ					
			ตาราง	กำหนด	1	2	3	4
1	ความหนา ของเปลือก	แต่ละก้อน ค่าเฉลี่ย	4.1	มม. \geq	20.8	21.3	21.4	19.0
				12			20.7	21.5
2	ความหนา	ด้านที่ 1	4.2,	70	68.5	68.7	68.4	68.5
		ด้านที่ 2	๗.๑	(± 2)	67.9	67.8	67.9	68.8
		ค่าเฉลี่ย	รูปที่ 2	68.3	68.2	68.3	68.2	68.4
3	ความสูง	ด้านที่ 1		190	191.4	192.3	190.9	192.1
		ด้านที่ 2		(± 2)	192.0	192.0	191.3	191.8
		ค่าเฉลี่ย		191.7	191.7	192.2	191.1	192.0
							191.5	
4	ความกว้าง	ด้านที่ 1		390	391.4	391.1	391.4	392.1
		ด้านที่ 2		(± 2)	391.7	390.8	391.9	391.8
		ค่าเฉลี่ย		391.6	392.0	391.0	392.0	391.2

ตาราง 17 (ต่อ)

ที่	รายการตรวจสอบ	ข้อ, หน่วย เกณฑ์	ผลการตรวจสอบ					
			ตาราง	กำหนด	1	2	3	4
5.1	ลักษณะทั่วไป สำหรับ	6.1.1 - ผ่าน ผ่าน ผ่าน ผ่าน ผ่าน ผ่าน						
	คุณภาพ	บล็อกไม่ร้อน						
		รับน้ำหนัก						
		ทุกก้อน						
5.2	สำหรับ	6.1.2 - ผ่าน ผ่าน ผ่าน ผ่าน ผ่าน ผ่าน						
	คุณภาพ	บล็อกไม่ร้อน						
		รับน้ำหนัก						
		ซึ่งต้องการ						
		ความปูนหรือ						
		แต่งปูน						
6	ความต้านทาน แหล่งก้อน	6.2, MPa \geq 2.0	6.8	7.1	6.9	6.9	6.6	
	แรงอัด(เฉลี่ย ค่าเฉลี่ย ต.2)	> 2.5			6.9			
	จากพื้นที่รวม	มอก.						

ตาราง 18 รายงานผลการตรวจสอบผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมคอนกรีตบล็อกไม้รับน้ำหนัก :

มอก. 58 - 2533 หมายเลขอយ่าง สมอ./58- 3 ประเภทไม่ควบคุมความชื้น
ขนาด $70 \times 190 \times 390$ มิลลิเมตร

แผ่นที่ 1/2

ที่	รายการตรวจสอบ	ชื่อ, หน่วย เกณฑ์	ผลตรวจสอบ						
			ตาราง	กำหนด	1	2	3	4	F
1	ความหนา ของเบล็อก	แท่นก้อน ค่าเฉลี่ย	4.1	มม. \geq	20.7	21.5	21.8	21.0	20.7
				12			21.1		
2	ความหนา	ต้านที่ 1	4.2,	70	68.4	68.6	68.8	68.4	68.2
		ต้านที่ 2	7.1	(± 2)	67.9	68.6	68.9	68.6	67.9
		ค่าเฉลี่ย	รูปที่ 2	68.5	68.2	68.6	68.9	68.5	68.1
3	ความสูง	ต้านที่ 1		190	192.1	191.9	191.6	192.0	190.7
		ต้านที่ 2		(± 2)	192.0	190.1	191.8	191.7	191.0
		ค่าเฉลี่ย		191.7	192.1	191.0	191.7	191.9	190.9
4	ความกว้าง	ต้านที่ 1		390	391.5	392.2	391.4	391.5	392.1
		ต้านที่ 2		(± 2)	391.7	392.0	392.8	391.9	391.8
		ค่าเฉลี่ย		391.9	391.6	392.1	392.1	392.7	392.0

ตาราง 18 (ต่อ)

ที่	รายการตรวจสอบ	ชื่อ, หน่วย เกณฑ์	ผลการตรวจสอบ					
			ตาราง	กำหนด	1	2	3	4
5.1	ลักษณะทั่วไป สำหรับ	6.1.1 - ผ่าน ผ่าน ผ่าน ผ่าน ผ่าน ผ่าน						
	คงกระติ							
	บล็อกไม่							
	รับน้ำหนัก							
	ทุกก้อน							
5.2	สำหรับ	6.1.2 - ผ่าน ผ่าน ผ่าน ผ่าน ผ่าน ผ่าน						
	คงกระติ							
	บล็อกไม่							
	รับน้ำหนัก							
	ซึ่งต้องการ							
	ধานปูนหรือ							
	แต่งปูน							
6	ความด้านท่าน แท่นก้อน	6.2, MPa ≥ 2.0	2.7	2.1	4.1	4.6	3.5	
	แรงดันเฉลี่ย ค่าเฉลี่ย	6.2 ≥ 2.5			3.4			
	(จากพื้นที่รวม)	มาก.						

ตาราง 19. รายงานผลการตรวจสอบผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมคอนกรีตบล็อกไม่รับน้ำหนัก :

มอก. 58 - 2533 หมายเลขอ้างอิง สมอ./58- 4 ประเภทไม่ควบคุมความชื้น

ขนาด 70 x 190 x 390 มิลลิเมตร

แผ่นที่ 1/2

ที่	รายการตรวจสอบ	ชื่อ, หน่วย เกณฑ์	ผลตรวจสอบ					
			ตาราง	กำหนด	1	2	3	4
1	ความหนา แต่ละก้อน	4.1 มม. \geq		20.5	21.0	21.2	21.2	20.4
	ของเบล็อก ค่าเฉลี่ย			12			20.9	
2	ความหนา ด้านที่ 1	4.2,	70	68.5	68.6	68.7	67.9	68.4
	ด้านที่ 2	7.1	(± 2)	67.8	67.9	68.4	68.2	67.6
	ค่าเฉลี่ย	รูปที่ 2	68.2	68.2	68.3	68.6	68.1	68.0
3	ความสูง	ด้านที่ 1	190	191.2	192.1	190.9	192.0	190.7
	ด้านที่ 2		(± 2)	192.0	191.9	191.2	191.8	191.0
	ค่าเฉลี่ย		191.7	191.6	192.0	191.1	191.9	190.9
4	ความกว้าง	ด้านที่ 1	390	391.5	392.1	391.4	390.8	390.1
	ด้านที่ 2		(± 2)	391.9	391.9	391.7	391.3	390.7
	ค่าเฉลี่ย		391.4	391.7	392.0	391.6	391.1	390.4

ตาราง 19 (ต่อ)

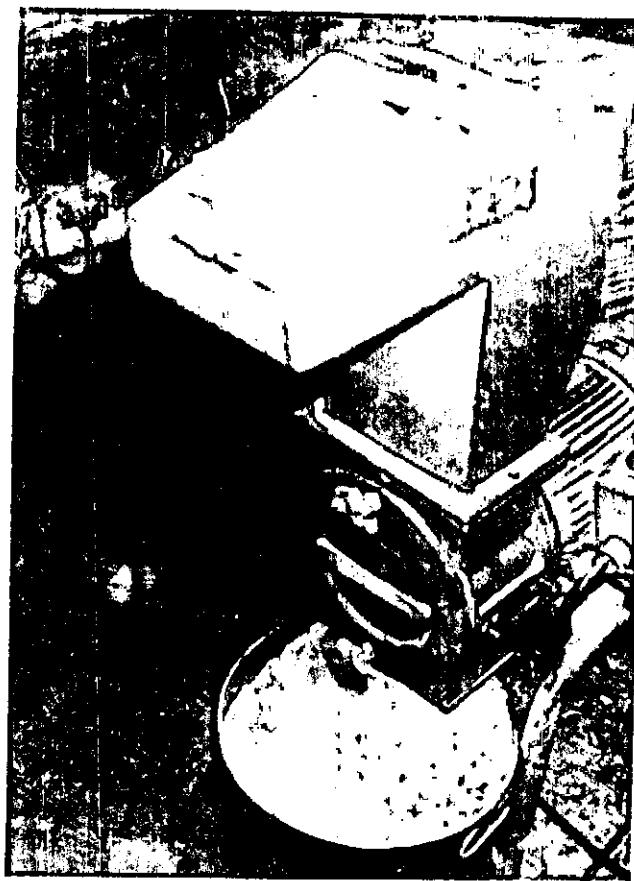
ที่	รายการตรวจสอบ	ชื่อ, หน่วย เกณฑ์	ผลการตรวจสอบ					
			ตาราง	กำหนด	1	2	3	4
5.1	ลักษณะทั่วไป สำหรับ ค่อนกรีต	6.1.1 - ผ่าน		ผ่าน	ผ่าน	ผ่าน	ผ่าน	ผ่าน
	บล็อกไม้							
	รับน้ำหนัก							
	ทุกก้อน							
5.2	สำหรับ ค่อนกรีต	6.1.2 - ผ่าน		ผ่าน	ผ่าน	ผ่าน	ผ่าน	ผ่าน
	บล็อกไม้							
	รับน้ำหนัก							
	ซึ่งต้องการ							
	ฉบับปูนหรือ							
	แต่งปูน							
6	ความต้านทาน แท่นก้อน แรงอิสระ (เฉลี่ย ค่าวเฉลี่ย จากฝีมือรวม)	6.2, MPa ≥ 2.0 ≥ 2.5 มาก.	≥ 2.0 ≥ 2.5	2.0	3.6	3.9	2.1	2.3 2.8

ກາຄຜນາກ

ຮອບ ၁.



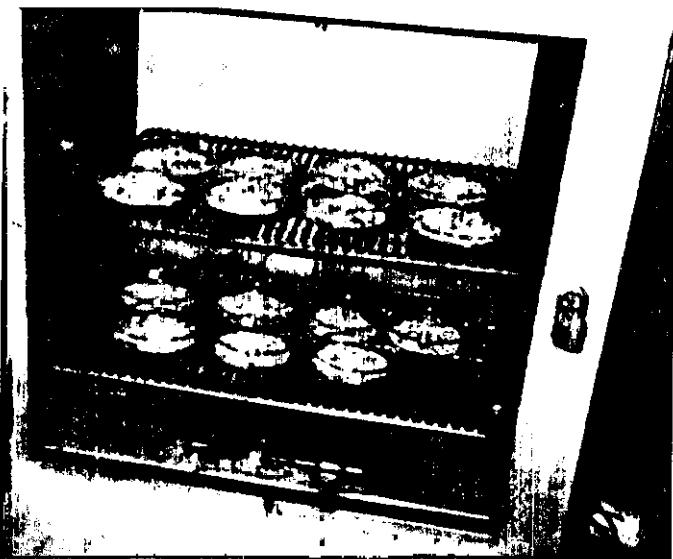
ภาพประกอบ 17 แสดงชิ้นไม้ยูคาลิปตัลที่แปรรูปด้วยเครื่องทำชิ้นไม้ลับ



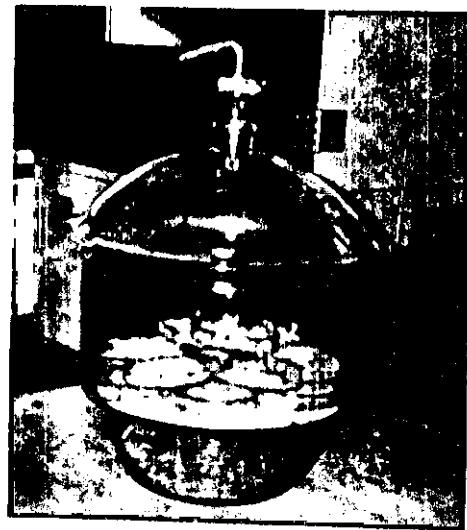
ภาพประกอบ 18 แสดงการแปรรูปชิ้นไม้ลับเป็นชิ้นไม้ด้วยเครื่องบดหยาบ



ชั้งน้ำหนักซึ่งไม่มี



ไส้ตุ๋น



กึ่งวัน ๘ ชั่วโมง

ชั้งน้ำหนักอิกรึง <

เพื่อเปรียบเทียบ

หากความซึ่งซึ่นไม่

> นำไปใส่โถความคุมอุณหภูมิ <

และความซึ่น

ภาพประกอบ 19 และคงที่ตอนการหาความซึ่นของซึ่นไม้ยacula ลิปตัล



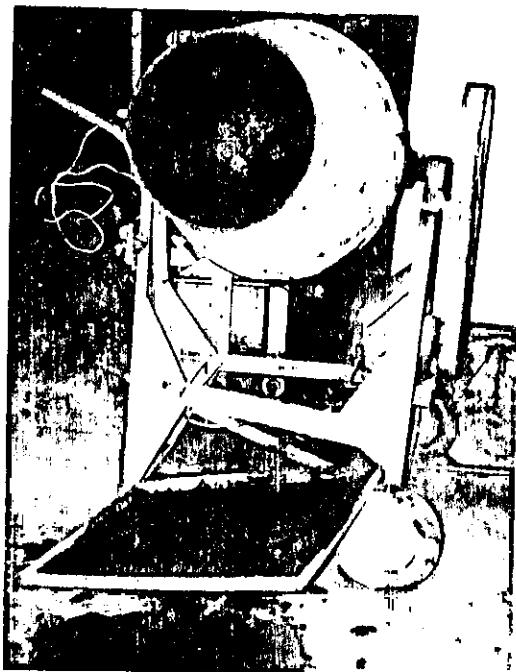
ภาพประกอบ 20 แสดงชิ้นไม้ที่พร้อมจะทดลอง



ภาพประกอบ 21 แสดงการซึ่งนำหันกอัตราส่วนผสม



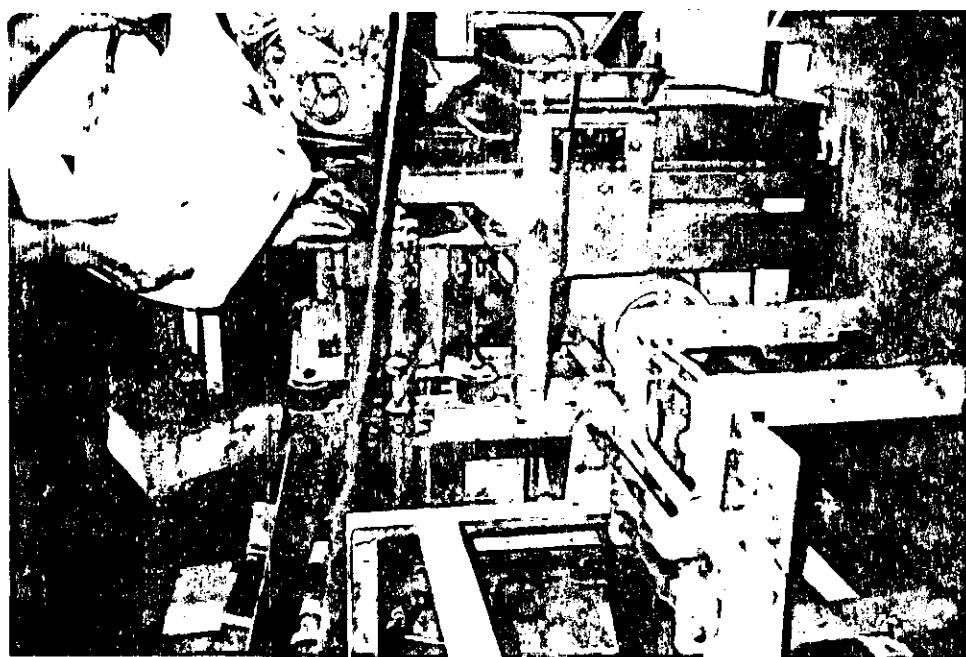
ภาพประกอบ 22 แสดงการคลุกเคล้าชิ้นไม้
กับน้ำให้ชื้นไม่อิ่มตัว



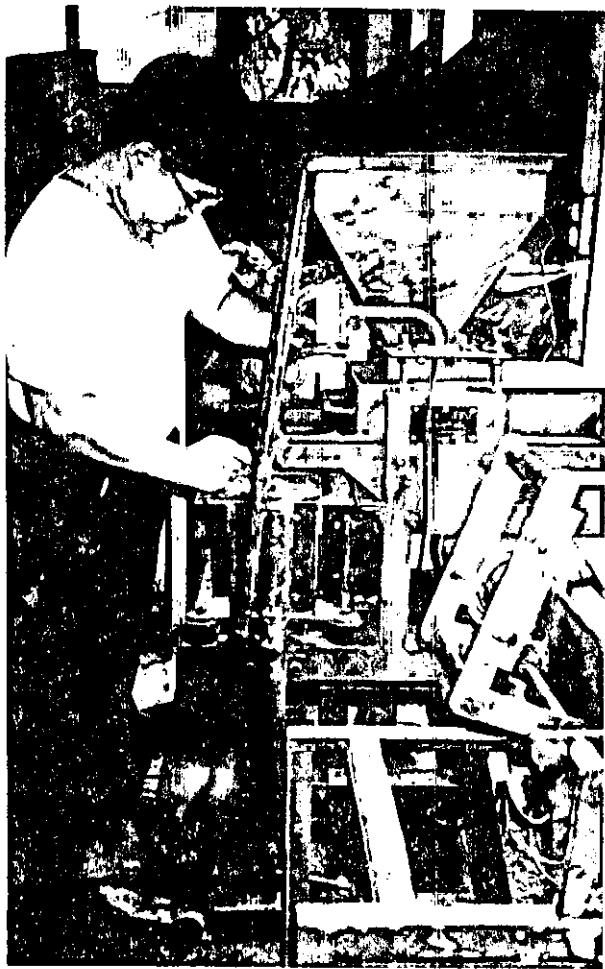
ภาพประกอบ 23 แสดงการผลิตอัตราล่วน
ด้วยเครื่องผสมคอนกรีตขนาดเล็ก



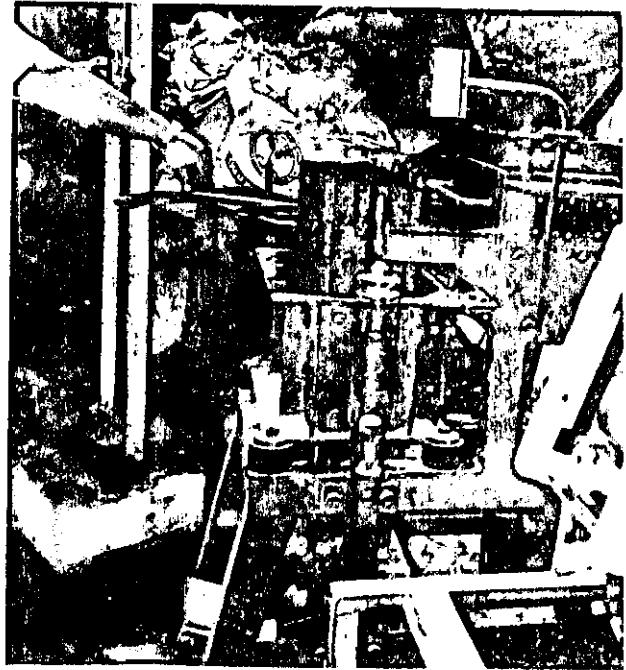
ภาพประกอบ 24 แสดงอัตราล่วนผสมที่พร้อม
จะนำไปอัดก้อนคอนกรีตบล็อก



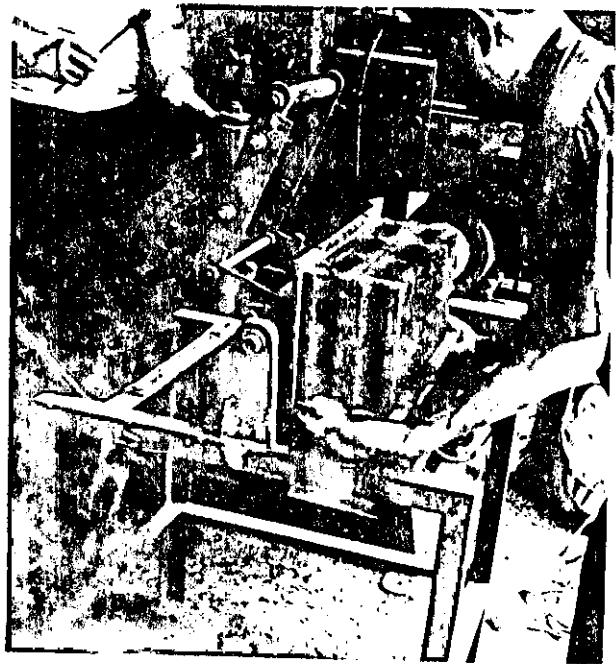
ภาพประกอบ 25 แสดงการเทอัตราล่วนผสมลงในแบบคอนกรีตบล็อก



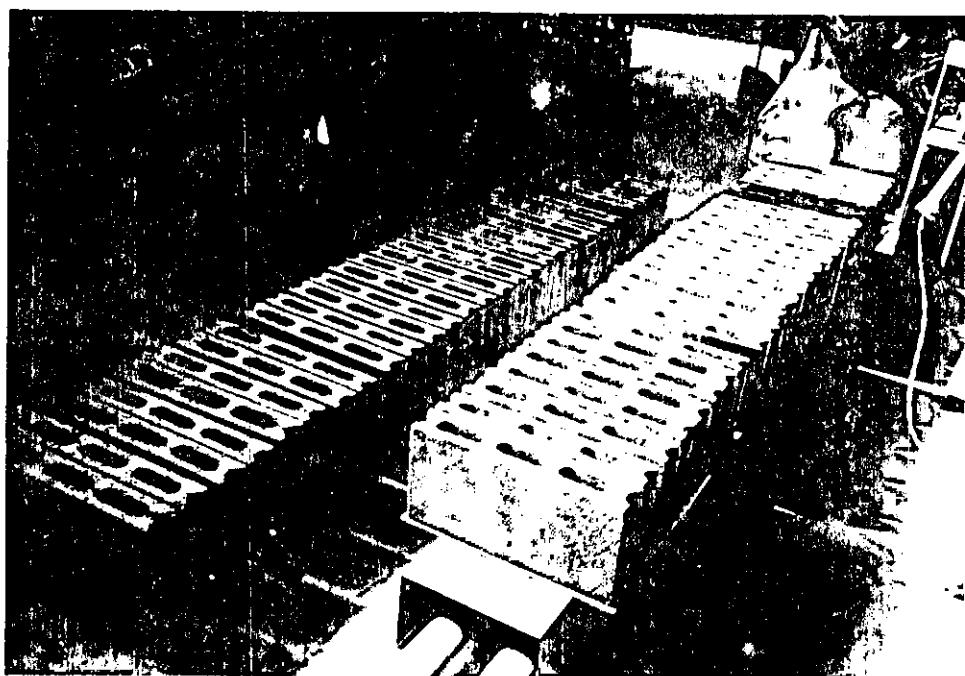
ภาพประกอบ 26 แสดงการอัดก้อนค้อนกรีบล็อก
โดยใช้แรงคน



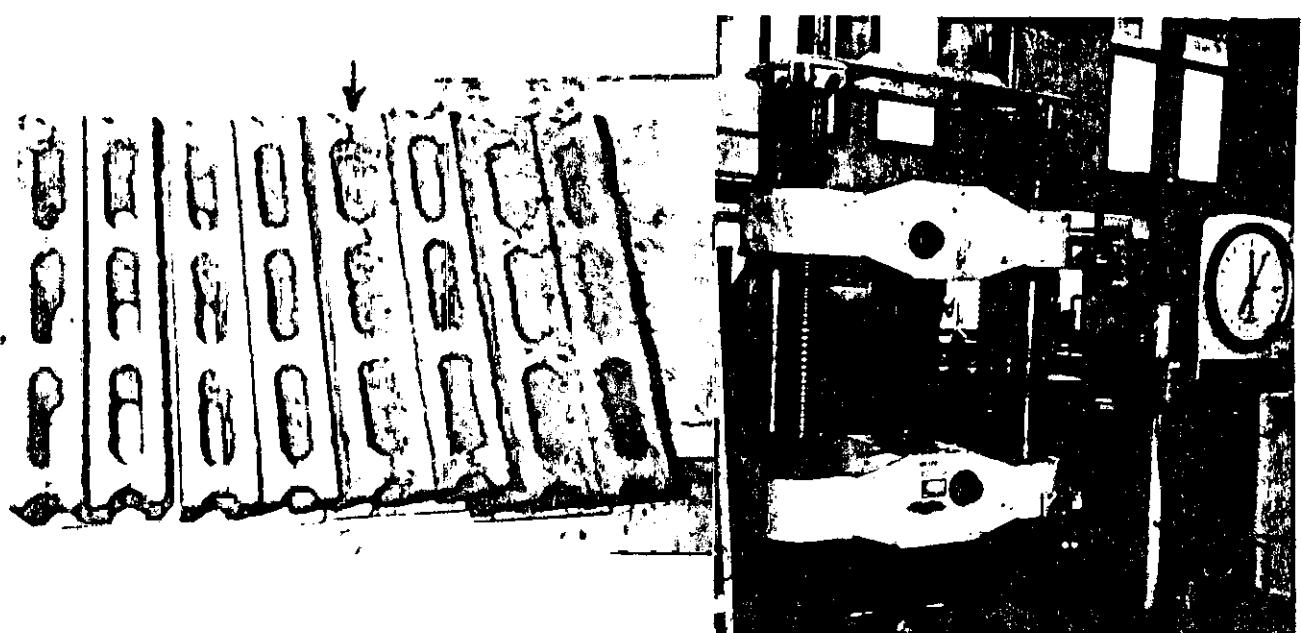
ภาพประกอบ 27 แสดงการดันก้อนมล็อก
ออกจากแบบ



ภาพประกอบ 28 แสดงการล้ำเลี้ยง
ค้อนกรีบล็อกไปวางเรียงผึ่งไว้



ภาพประกอบ 29 แสดงลักษณะของคอนกรีตบล็อกที่ได้จากการผลิต



ภาพประกอบ 30 แสดงรอยแตกของคอนกรีตบล็อก

ในสูตรที่ 5 ซึ่งไม่สามารถนำไปทดสอบได้

ภาพประกอบ 31 แสดงเครื่องมือทดสอบกำลังอัด

การทดลองหาอัตราส่วนที่เหมาะสมในการคำนวณรีบดิอกน้ำหนัก เนารินิดิไม่วันนี้หันกลับมาหารูปแบบพิเศษที่อุตสาหกรรม จากวัสดุดิน ปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ กราอย และเรื่องไม้ยูคาลิปตัส โดยอัตราส่วนที่ได้เทียบคุณภาพน้ำด้านลักษณะทั่วไปและความต้านทานแรงอัดกับมาตรฐานพิเศษที่ อุตสาหกรรมของคุณรีบดิอกนิดิไม่วันนี้หันกลับมาหารูปแบบพิเศษที่อุตสาหกรรมของคุณรีบดิอกนิดิไม่วันนี้หันกลับมาหารูปแบบพิเศษที่ ได้แก่ อัตราส่วนปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์น้ำหนักกรัมอยละ 22.57 ของมวลรวม กรายน้ำหนักกรัมอยละ 58.72 ของมวลรวม ซึ่งไม้ยูคาลิปตัสอ่อนหัวน้ำหนักกรัมอยละ 18.71 ของมวลรวม และน้ำร้อยละ 0.40 ของน้ำหนักปูนซีเมนต์ปอร์ทแลนด์ หรืออัตราส่วนผสมระหว่างปูนซีเมนต์ ต่อกราอย ต่อเรื่องไม้ ยูคาลิปตัส 1 : 2.60 : 0.83 โดยน้ำหนัก เนื่องจากมีลักษณะทั่วไปด้านความหนาของเปลือก ขนาด ความแข็งแรง ความเหมาะสมในการใช้งาน และความต้านทานแรงอัดเป็นไปตาม เกณฑ์มาตรฐาน

การศึกษาความสัมพันธ์ระหว่างความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผสมของเรื่องไม้ยูคาลิปตัส และกราอยโดยรวม พบว่า ความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผสมของเรื่องไม้ยูคาลิปตัสมีความสัมพันธ์กับ แรงทางชั้มภัย และความต้านทานแรงอัดกับอัตราส่วนผสมของกราอยอย่างมีความสัมพันธ์กับแรงนน ตามกัน



ที่ ทม 1007/4034

บัณฑิตวิทยาลัย

มหาวิทยาลัยศรีนครินทรวิโรฒ ประสานมิตร

สุขุมวิท 23 กรุงเทพฯ 10110

12 ตุลาคม 2537

เรื่อง ขอความอนุเคราะห์

เรียน อธิบดีกรมวิชาการศาสตร์บริการ

บัณฑิตวิทยาลัย ขอรับรองว่า นางสาวบุคคล พันธ์จงสิงห์ เป็นนิสิตระดับปริญญาโท
วิชาเอกอุตสาหกรรมศาสตร์ ของมหาวิทยาลัยศรีนครินทรวิโรฒ ประสานมิตร
นิสิตผู้นี้มีความประสมท์จะมาติดต่อขอความสะดวกในการศึกษาทันครัว เพื่อทบทวนรีบูตานิพนธ์
เรื่อง การทดลองหาอัตราส่วนที่เหมาะสมในการทดสอบกรีดแบบลีอกน้ำหนักเบาชนิดไม่รับน้ำหนักตามมาตรฐาน
ผลิตภัณฑ์อุตสาหกรรมจากวัสดุดินปูนซึ่งเน้นที่ปอร์ทแลนด์ทราย และชั้นไม้บุคลิกิตติส
ห้องนี้อยู่ในความควบคุมโดยและของ

ผศ.ดร. วิชัย แหวนเพชร

ประธาน

อ.สุคิจ เหง้าสีไพร

กรรมการ

สิงห์นิสิตฯขอความอนุเคราะห์ คือ ขออนุญาตใช้เครื่องอัดคอนกรีตแบบลีอกแบบใหม่แรงงานคน และทดสอบ
คอนกรีตแบบลีอกไม่รับน้ำหนัก ในระหว่างเดือนตุลาคม 2537 เพื่อเป็นข้อมูลในการทบทวนรีบูตานิพนธ์

บัณฑิตวิทยาลัยหวังเป็นอย่างยิ่งว่าท่านจะกระทำการให้ความร่วมมือในครั้งนี้ และขอขอบคุณในความ
ช่วยเหลืออนุเคราะห์ด้วย

ขอแสดงความนับถือ

(ดร.พิริญา ภูลสุวรรณ)

คณบดีบัณฑิตวิทยาลัย

ปฏิบัติราชการแทนอธิการบดี

บัณฑิตวิทยาลัย

โทร. 2584119

G. M. BROWN

กองการวิจัย เดือนที่ ๑๔/๒๕๓๙
วันที่ ๑๖ ก.ค. ๒๕๓๗ เวลา ๑๑.๐๐ น.

ที่ ๒๗ ๐๕๐๒/๑๖๐๐๘

ก ร ง น วิ ท ย า ล า ส ค ร ว ป ร ว ก า ร
บ น น ภ ร ต ร ว า ร า ม ท ๖ เช ค ร า ช เ ห ว ี
ก ท น ๘ ๑๐ ๔ ๐ ๐

14 នាមរោង 2537

เรื่อง อันญาตให้ใช้เครื่องอัคตอนกรีบลือก

ເງື່ອນ ຜົມກາງນິມັງຫຼັກວິທະຍາສິນ

ชื่อผู้รับ หนังสือ มีผลิตภัณฑ์ฯ มหาวิทยาลัยศรีนคินทร์พาริวัฒ ประจำปี พ.ศ. ๒๕๖๔ ที่ กม ๑๐๐๗/๔๐๓๔
ลงวันที่ ๑๒ ตุลาคม ๒๕๓๗

ความหนังสือที่ร่างดึง บังคับวิทยาลัยของความมุ่งหมายที่กรมวิทยาศาสตร์ฯ ในการขออนุญาตให้ นางสาวยุกนง พันธุ์จงสิงห์ นิติปรัชญาโท วิชาเอกอุปทานกรรมศาสตร์ ใช้เครื่องอักษรอนุภูมิศิลป์อักษรไทย ใช้แบบงานพนแพททดสอบกรี๊ดเพื่อกันไว้รับน้ำหนัก เพื่อประกันภาระป้องกันไฟฟ้า ความลับเชิงเดิน นั้น

กรณีที่ยาเสพติดมีการพิจารณาแล้ว อนุญาตให้นางสาวบุญกุณธ์ฯ เข้าเครื่องอัลตรอนกีวีกล้อง^{ส่อง}ให้เข้ามายังห้องน้ำ ห้องน้ำไปรษณีย์ ก็จะเป็นไปตามที่นายอนุษฐ์ กิจสวัสดิ์ ผู้วิทยาศาสตร์ 7 กองการวิจัย เดย์ครุ๊งก่อไป

จังหวัดเชียงใหม่เพื่อไปรษณีย์

សម្រាប់ការងារវាមីប៊ូ

(ເມືອງວຽກ ພັນພາໄທ)
ຂະຫຍາດ ປູ້ອີບຕໍ່ວຽກຄາງແຫນ
ອີບຕໍ່ກົງວຽກຄາງສະຫງົບວຽກ

กองการวิจัย

ໃບສ. 2461387-95 ພດ 224