

บัญชีค่าแรงงาน/ดำเนินการสำหรับการถอดแบบคำนวณราคากลางงานก่อสร้าง

รายการ	หน่วย	ค่าแรง/หน่วย (บาท)	หมายเหตุ
1 ขุดดินหลุมฐานรากและถมดิน			
1.1 ดินทั่วไป	ลบ.ม.	99	ปริมาณเกิน 100 ลบ.ม. หรือขุดลึกไม่เกิน 1.00 ม.
	ลบ.ม.	125	ปริมาณตั้งแต่ 25-100 ลบ.ม. หรือขุดลึก 1.00 - 1.50 ม.
	ลบ.ม.	148	ปริมาณน้อยกว่า 25 ลบ.ม. หรือขุดลึกเกิน 1.50 ม.
1.2 ดินลูกรัง	ลบ.ม.	194	ปริมาณเกิน 100 ลบ.ม. หรือขุดลึกไม่เกิน 1.00 ม.
	ลบ.ม.	239	ปริมาณตั้งแต่ 25-100 ลบ.ม. หรือขุดลึก 1.00 - 1.50 ม.
	ลบ.ม.	283	ปริมาณน้อยกว่า 25 ลบ.ม. หรือขุดลึกเกิน 1.50 ม.
2 งานดินถมหรือทรายเพื่อปรับระดับ	ลบ.ม.	99	ขนจากกองใกล้อาคารและปรับระดับ
3 งานวัสดุรองกันหลุม	ลบ.ม.	104	ใส่อิฐหักรองกันหลุม
	ลบ.ม.	91	ใส่ทรายรองกันหลุม
4 งานผสมและเทคอนกรีต			
4.1 คอนกรีตหยาบ	ลบ.ม.	398	รองกันหลุม
4.2 คอนกรีตโครงสร้าง	ลบ.ม.	436	ทางเท้า ทางระบายน้ำ บ่อพัก ถนนภายในบริเวณ
	ลบ.ม.	498	โครงสร้างและส่วนประกอบอาคารชั้นเดียว
	ลบ.ม.	542	โครงสร้างและส่วนประกอบอาคารหลายชั้น
4 เทคอนกรีตผสมเสร็จ	ลบ.ม.	306	ทางเท้า ทางระบายน้ำ บ่อพัก ถนนภายในบริเวณ
	ลบ.ม.	391	โครงสร้างและส่วนประกอบอาคารชั้นเดียว
	ลบ.ม.	485	โครงสร้างและส่วนประกอบอาคารหลายชั้น
5 ประกอบและติดตั้งแบบหล่อคอนกรีต			
5.1 แบบหล่อทั่วไป	ตร.ม.	115	จำนวนตั้งแต่ 5,000 ตร.ม. ขึ้นไป
	ตร.ม.	133	จำนวนน้อยกว่า 5,000 ตร.ม.
5.2 แบบหล่อคอนกรีตเปลือย	ตร.ม.	154	ชนิดผิวเรียบ
	ตร.ม.	193	ชนิดผิวมีบัวลดลาด
5.3 แบบหล่อที่ตั้งสูงเกินปกติ	ตร.ม.	154	ท้องคานหรือท้องพื้นสูง 5.00 - 7.00 ม.
	ตร.ม.	180	ท้องคานหรือท้องพื้นสูงเกิน 7.00 ม.
6 ตัด ตัด และผูกเหล็กเส้นเสริมคอนกรีต			
ผิวเรียบ	ตัน	4,100	เส้นผ่าศูนย์กลางน้อยกว่า 10 มม.
ผิวเรียบ/ผิวขรุขระ	ตัน	3,300	เส้นผ่าศูนย์กลาง ตั้งแต่ 10 มม. ถึง 16 มม.
ผิวเรียบ/ผิวขรุขระ	ตัน	2,900	เส้นผ่าศูนย์กลาง 19 มม. ขึ้นไป
วางตะแกรงเหล็กสำเร็จรูป (Wire mesh)	ตร.ม.	5	

ค่าขึ้นลงวัสดุ	
ค่าขึ้นลงอุปกรณ์	80 บาท/ตัน
ค่าขึ้นลงยาง MC	25 บาท/ตัน
ค่าขึ้นลงยาง AC	35 บาท/ตัน
ค่าขึ้นลงยาง P.M.A	50 บาท/ตัน
ค่าขึ้นลงเหล็กเส้น	80 บาท/ตัน
ค่าขึ้นลงปูนซีเมนต์	50 บาท/ตัน

ที่มา : บัญชีค่าแรงงาน อ้างอิงหรือศึกษาได้จากแนวทางวิธีปฏิบัติและรายละเอียดประกอบการคำนวณราคากลางงานก่อสร้าง (หน้า 34 - 79)

: ค่าขึ้นลงวัสดุ อ้างอิงหรือศึกษาได้จากหลักเกณฑ์การคำนวณราคากลางงานก่อสร้างทาง สะพานและท่อเหลี่ยม (หน้า 80)

หลักเกณฑ์การคำนวณราคากลางงานก่อสร้างของทางราชการ ตามมติ ครม. เมื่อ วันที่ 13 มีนาคม 2555

รายการคำนวณแสดงวิธีการหาปริมาณวัสดุเพื่อประมาณราคาก่อสร้าง
ถนนคอนกรีตเสริมเหล็กสายปายาง - หานยา หมู่ที่ 6 ตำบลพนมวัง อำเภอกวนขนุน จังหวัดพัทลุง
ตามแบบองค์การบริหารส่วนตำบลพนมวัง เลขที่ 11/2559

ผลงานถนน คสล.			
กว้าง	=	4.00 ม.	[1]
ยาว	=	180.00 ม.	[2]
หนา	=	0.15 ม.	[3]
ทรายรองพื้น(หนา)	=	0.05 ม.	[4]
ความกว้างไหล่ทางลูกครึ่ง(ข้างละ)	=	0.50 ม.	[5]
รายละเอียดการถอดปริมาณวัสดุ			
1. งานปรับแก้คันทางเดิม			
- ปริมาณงาน = $\{4.00 + (0.50 \times 2.00)\} \times 180.00$	=	900.00 ตร.ม.	[6] = $\{[1] + ([5] \times 2.00)\} \times [2]$
2. ทรายรองพื้น			
- ปริมาณงานทรายรองพื้น = $4.00 \times 180.00 \times 0.05$	=	36.00 ลบ.ม.	[7] = $[1] \times [2] \times [4]$
3. งานคอนกรีต			
3.1 ปริมาณงานคอนกรีตทั้งโครงการ = 4.00×180.00	=	720.00 ตร.ม.	[8] = $[1] \times [2]$
3.2 ปริมาณคอนกรีตต่อหนึ่งแผง			
- ความกว้างของแผงคอนกรีต(จากแบบ)	=	2.00 ม.	[9]
- ความยาวของแผงคอนกรีต(จากแบบ ระยะ CONTRACTION JOINT)	=	10.00 ม.	[10]
...จะได้ปริมาณคอนกรีตต่อแผง = 2.00×10.00	=	20.00 ตร.ม.	[11] = $[9] \times [10]$
4. เหล็กเสริมคอนกรีต			
4.1 เหล็กเสริมคอนกรีต(คิดจากพื้นที่ 1 แผง)			
4.1.1 กรณีที่ 1 ใช้เหล็ก WIRE MESH			
WIRE MESH Dia. 4 mm. @ 0.20 x 0.20 m.# = 2.00×10.00	=	20.00 ตร.ม.	[12] = $[9] \times [10]$
4.1.2 กรณีที่ 2 ใช้เหล็ก ลูกรณีที่ 1			
- เหล็กตามขวาง			
ระยะห่างเหล็กตามขวาง @	=	ลูกรณีที่ 1 ม.	[13]
ลูกรณีที่ 1	=	ลูกรณีที่ 1 ท่อน	[14] = $[10]/[13]$
ลูกรณีที่ 1	=	ลูกรณีที่ 1 ม.	[15] = [9]
ลูกรณีที่ 1	=	ลูกรณีที่ 1 ม.	[16] = $[14] \times [15]$
- เหล็กตามยาว			
ระยะเหล็กตามยาว @	=	ลูกรณีที่ 1 ม.	[17]
ลูกรณีที่ 1	=	ลูกรณีที่ 1 ท่อน	[18] = $[9]/[17]$
ลูกรณีที่ 1	=	ลูกรณีที่ 1 ม.	[19] = [10]
ลูกรณีที่ 1	=	ลูกรณีที่ 1 ม.	[20] = $[18] \times [19]$
ลูกรณีที่ 1	=	ลูกรณีที่ 1 ม.	[21] = $[16] + [20]$
ลูกรณีที่ 1	=	ลูกรณีที่ 1 กก.	[22]
ลูกรณีที่ 1	=	ลูกรณีที่ 1 กก.	[23] = $[21] \times [22]$
- ลวดผูกเหล็ก			
ไม่นำมาคิดเนื่องจากใช้เหล็ก WIRE MESH	=	- กก.	[24] = $([23] \times 25)/1,000$
4.3 EXPANSION JOINT			
ระยะของ EXPANSION JOINT(จากแบบ)	=	50.00 ม.	[25]
- หาจำนวน EXPANSION JOINT = $(180.00/50.00) - 1$	=	3.00 ช่วง	[26] = $([2]/[25]) - 1$
- ความยาวทั้งหมดของ EXPANSION JOINT = 4.00×3.00	=	12.00 ม.	[27] = $[1] \times [26]$
คิดจากพื้นที่ 1 แผง ของ EXPANSION JOINT			
- ความกว้างของแผงคอนกรีต(จากแบบ)	=	2.00 ม.	[28] = [9]
- Dowel bar เหล็กเส้นกลม(จากแบบ) ขนาด	=	19.00 มม.	[29]
- ระยะห่างเหล็ก	=	0.50 ม.	[30]
- หาจำนวนเหล็ก = $2.00 / 0.50$	=	4.00 ท่อน	[31] = $[27]/[30]$

ความยาวเหล็ก Dowel bar 1 ท่อน ยาว	=	0.50 ม.	[32]
ความยาวเหล็ก Dowel bar = 4.00 x 0.50	=	2.00 ม.	[33]=[31]x[32]
หน่วยน้ำหนักเหล็กเส้นกลม ขนาด 19 มม. ความยาว 1 ม.หนัก	=	2.23 กก.	[34]
...จะได้ Dowel bar เหล็กเส้นกลม ขนาด 19 มม. หนัก = 2.00 x 2.23	=	4.46 กก.	[35]=[33]x[34]
METAL CAP = จำนวนเหล็ก Dowel Bar	=	4.00 ชุด	[36]=[31]
หา JOINT FILLTER			
- ความกว้างของร่องรอยดยาง(Joint Sealler) ตามแบบ	=	0.0250 ม.	[37]
- ความลึกของร่องรอยดยาง(Joint Sealler) ตามแบบ	=	0.0250 ม.	[38]
- พื้นที่ Joint Fillter = 2 x (0.15 - 0.025)	=	0.25 ตร.ม.	[39]=[28]x([3]-[38])
หา JOINT SEALLER			
- ปริมาณ Joint Sealler = 2 x 0.025 x 0.025 x 1,000	=	1.25 ลิตร	[40]
หาปริมาณไม้แบบ			
- ปริมาณไม้แบบ = 2 x 0.15	=	0.30 ตร.ม.	[41]
4.4 CONTRACTION JOINT			
ระยะของ CONTRACTION JOINT	=	10.00 ม.	[42]
- จำนวน CONTRACTION JOINT = ((180.00 / 10.00) - 1) - 3.00	=	14.00 ช่วง	[43]=(((2)/[42]) - 1) - [26]
- ความยาวรวม CONTRACTION JOINT = 4.00 x 14.00	=	56.00 ม.	[44]=[1]x[43]
คิดจากพื้นที่ 1 แผง ของ CONTRACTION JOINT			
- ความกว้างของแผงคอนกรีต(จากแบบ)	=	2.00 ม.	[45]
- Dowel bar เหล็กเส้นกลม(จากแบบ) ขนาด	=	15.00 มม.	[46]
- ระยะห่างเหล็ก	=	0.50 ม.	[47]
- หาจำนวนเหล็ก = 2.00 / 0.50	=	4.00 ท่อน	[48]=[44]/[47]
- เหล็ก Dowel bar 1 ท่อน ยาว	=	0.50 ม.	[49]
- หาความยาวเหล็ก Dowel bar = 4.00 x 0.50	=	2.00 ม.	[50]=[48]x[49]
หน่วยน้ำหนักเหล็กเส้นกลม ขนาด 15 มม. ความยาว 1 ม.หนัก	=	1.390 กก.	[51]
...จะได้ Dowel bar เหล็กเส้นกลม ขนาด 15 มม. หนัก = 2.00 x 1.390	=	2.78 กก.	[52]=[50]x[51]
ความยาว Joint เท่ากับ ความกว้างของแผงคอนกรีต	=	2.00 ม.	[53]=[45]
ปริมาณงานทาสี + จาระบี เท่ากับ จำนวนเหล็ก Dowel Bar	=	4.00 ชุด	[54]=[48]
หา JOINT SEALLER			
- ความกว้างของร่องรอยดยาง(Joint Sealler) ตามแบบ	=	0.0100 ม.	[55]
- ความลึกของร่องรอยดยาง(Joint Sealler) ตามแบบ	=	0.0375 ม.	[56]
- ปริมาณ Joint Sealler = 2 x 0.01 x 0.0375 x 1,000	=	0.75 ลิตร	[57]=[55]x[56] x 1,000
4.2 LONGITUDINAL JOINT			
ความยาวของ LONGITUDINAL JOINT	=	180.00 ม.	[58]=[2]
คิดจากพื้นที่ 1 แผง ของ LONGITUDINAL JOINT			
- ความยาวของแผงคอนกรีต(จากแบบ ระยะ CONTRACTION JOINT)	=	10.00 ม.	[59]
- Tie bar เหล็กข้ออ้อย(จากแบบ) ขนาด	=	16.00 มม.	[60]
- ระยะห่างเหล็ก(จากแบบ)	=	0.50 ม.	[61]
- หาจำนวนเหล็ก = 10.00 / 0.50	=	20.00 ท่อน	[62]=[58]/[61]
- เหล็ก Tie bar 1 ท่อน ยาว(จากแบบ)	=	0.50 ม.	[63]
- หาความยาวเหล็ก Tie bar = 20.00 x 0.50	=	10.00 ม.	[64]=[62]x[63]
หน่วยน้ำหนักเหล็กข้ออ้อย ขนาด 16 มม. ความยาว 1 ม.หนัก	=	1.580 กก.	[65]
...จะได้ Tie bar เหล็กข้ออ้อย ขนาด 16 มม. หนัก = 10.00 x 1.580	=	15.80 กก.	[66]=[64]x[65]
หา JOINT SEALLER			
- ความกว้างของร่องรอยดยาง(Joint Sealler) ตามแบบ	=	0.0100 ม.	[67]
- ความลึกของร่องรอยดยาง(Joint Sealler) ตามแบบ	=	0.0375 ม.	[68]
- ปริมาณ Joint Sealler = 10 x 0.01 x 0.0375 x 1,000	=	3.75 ลิตร	[69]=[67]x[68] x 1,000
5. งานโหลทาง			
- ปริมาณงาน = (0.15+0.05) x 0.50 x 180.00 x 2.00	=	36.00 ลบ.ม.	[70]=([3]+[4])x[2]x[5]x2.00

ข้อมูลงานคอนกรีต

ข้อมูลงานคอนกรีต Class ต่างๆ ตามมาตรฐานกรมทางหลวงชนบท

ทรายและหินมีหน่วยเป็นน้ำหนัก(สภาพอิมคิวเวนท์)

Class of Concrete				ค4	ค3	ค2	ค1	Lean 1 : 3 : 5
ส่วนผสมคอนกรีต				400:734:1019	350:800:1030	320:835:1070	290:868:1015	240:728:1218
1	ปูนซีเมนต์ซีเมนต์	1.05 x	2,883.70 = 3,027.88	1,211.15	1,059.76	968.92	878.09	726.69
2	ทราย	1.05 x	412.31 = 432.92	317.76	346.34	361.49	375.77	315.17
3	หิน	1.05 x	370.90 = 389.44	396.84	401.12	416.70	395.28	474.34
4	ค่าแรงผสม - เท			-	-	-	-	-
รวม				1,925.75	1,807.22	1,747.11	1,649.14	1,516.19

กรณีทรายและหินมีหน่วยเป็นปริมาตร

Class of Concrete				ค4	ค3	ค2	ค1	Lean 1 : 3 : 5
ส่วนผสมคอนกรีต				400:524:728	350:572:736	320:596:764	290:520:725	240:520:870
1	ปูนซีเมนต์ซีเมนต์	1.05 x	2,883.70 = 3,027.88	1,211.15	1,059.76	968.92	878.09	726.69
2	ทราย	1.20 x	412.31 = 494.77	259.26	283.01	294.88	257.28	257.28
3	หิน	1.15 x	370.90 = 426.53	310.51	313.93	325.87	309.23	371.08
4	ค่าแรงผสม - เท			-	-	-	-	-
รวม				1,780.93	1,656.69	1,589.67	1,444.60	1,355.05

หมายเหตุ

ในส่วนข้อมูลงานคอนกรีตนี้ ผู้มีหน้าที่คำนวณราคากลางสามารถปรับใช้ตามตารางข้อมูลงานคอนกรีต Class ต่างๆ ตามมาตรฐานของกรมทางหลวงหรือกรมทางหลวงชนบท ได้ตามข้อมูล/ข้อเท็จจริงสำหรับโครงการ/งานก่อสร้างนั้น ส่วนกรณีที่เป็นกำลังคอนกรีตอื่นนอกเหนือจากมาตรฐานของกรมทางหลวงหรือกรมทางหลวงชนบทตามตารางดังกล่าวให้ผู้ออกแบบโครงการ/งานก่อสร้างนั้น กำหนดสัดส่วนหรืออัตราส่วนผสมขึ้นใหม่ตามหลักการทางวิศวกรรม โดยต้องระบุปริมาณปูนซีเมนต์และหรือวัสดุที่ใช้ใช้ขึ้นค่าในขั้นตอนการก่อสร้างไว้ด้วย และให้ผู้มีหน้าที่ในการคำนวณราคากลางใช้ปริมาณปูนซีเมนต์และหรือวัสดุขึ้นค่าขึ้นในการกำหนดข้อมูลเพื่อคำนวณราคากลาง

ที่มา : ตารางและข้อมูลงาน Class ต่างๆ ตามมาตรฐานทางหลวงชนบท อ้างอิงหรือศึกษาได้จากหลักเกณฑ์การคำนวณราคากลางงานก่อสร้างทาง สะพาน และท่อเหลี่ยม(หน้า 22 - 23 ทั้งนี้ ตามหลักเกณฑ์การคำนวณราคากลางงานก่อสร้างของทางราชการ มติ ครม. เมื่อ วันที่ 13 มีนาคม 2555

อัตราส่วนของวัสดุใน Class ต่างๆ (1 ลบ.ม.แน่น)
อัตราส่วนของวัสดุใน Class ต่างๆ (1 ลบ.ม.แน่น) ตามมาตรฐานกรมทางหลวงชนบท

1.กรณีทรายและหินมีหน่วยเป็นน้ำหนัก

Class (ชั้น)	ซีเมนต์ (กก.)	ทราย(ถมตัวผิวแห้ง) (กก.)			หิน(ถมตัวผิวแห้ง) (กก.)		
		ต่ำสุด		สูงสุด	ต่ำสุด		สูงสุด
ค4	400	715	(734)	753	1001	(1019)	1037
ค3	350	768	(800)	833	1001	(1030)	1060
ค2	320	809	(835)	861	1001	(1070)	1140
ค1	290	852	(868)	885	1001	(1015)	1029
LEAN CONCRETE 1 : 3 : 5	240		728			1218	

2.กรณีทรายและหินมีหน่วยเป็นปริมาตร

Class (ชั้น)	ซีเมนต์ (กก.)	ทราย (ลิตร)			หิน (ลิตร)		
		ต่ำสุด		สูงสุด	ต่ำสุด		สูงสุด
ค4	400	511	(524)	538	715	(728)	741
ค3	350	549	(572)	595	715	(736)	757
ค2	320	578	(596)	615	715	(764)	841
ค1	290	609	(620)	632	715	(725)	735
LEAN CONCRETE 1 : 3 : 5	240		520			870	

- หมายเหตุ - ตัวเลขในวงเล็บเป็นค่ากลางที่ใช้ในการคำนวณราคากลาง
- กรณีที่มีการออกแบบอัตราส่วนของวัสดุในคอนกรีตไว้แล้ว อาจใช้อัตราส่วนของวัสดุในคอนกรีตในการคำนวณราคากลาง
 - อัตราส่วนของวัสดุใน Class ต่างๆ ตามตาราง จำนวนจากปริมาตรคอนกรีต 1 ลบ.ม.(แน่น) ซึ่งปริมาตรของทรายและหินที่แสดงในตารางที่ 2 เป็นปริมาตรหลวม
 - การคำนวณอัตราส่วนของวัสดุใน Class ต่างๆ นั้น จะต้องเผื่อส่วนยุบตัวและสูญเสียไว้ด้วย ดังนี้
 - (1) เมื่อส่วนยุบตัวและสูญเสียของหิน สัดส่วน 1.15 หรือ 15 %
 - (2) เมื่อส่วนยุบตัวและสูญเสียของทราย สัดส่วน 1.20 หรือ 20 %
 - (3) เมื่อส่วนยุบตัวและสูญเสียของซีเมนต์ สัดส่วน 1.05 หรือ 5 %

ที่มา : อัตราส่วนของวัสดุใน Class ต่างๆ (1 ลบ.ม.แน่น) อ้างอิงหรือศึกษาได้จากหลักเกณฑ์การคำนวณราคากลางงานก่อสร้างทาง สะพาน และท่อเหลี่ยม(หน้า 57 - 59) ทั้งนี้ ตามหลักเกณฑ์การคำนวณราคากลางงานก่อสร้างของทางราชการ มติ ครม. เมื่อ วันที่ 13 มีนาคม 2555

ไม้แบบ

ไม้แบบสำหรับงานทั่วไป = ไม้แบบ (1) พื้นที่ 1 ตารางเมตร

คิดจากพื้นที่	1.00 ตร.ม.				
ไม้กระบอกหรือไม้ยางหรือเทียบเท่า	1.00 สบ.ฟ. @	400.00 บาท	=	400.00 บาท/ตร.ม.	[1]
ไม้คร่าว	0.30 สบ.ฟ. @	400.00 บาท	=	120.00 บาท/ตร.ม.	[2]
ไม้ค้ำยันแบบ	0.30 ต้น @	27.00 บาท	=	8.10 บาท/ตร.ม.	[3]
ตะปู	0.25 กก. @	35.82 บาท	=	8.96 บาท/ตร.ม.	[4]
		รวม	=	537.06 บาท/ตร.ม.	[5]=[1]+[2]+[3]+[4]
เนื่องจากใช้งานได้ประมาณ 4 ครั้ง คิดจาก [5]			=	134.27 บาท/ตร.ม.	[6]=[5]/4
น้ำมันทาผิวไม้(ไม่คิดค่าใช้จ่าย)			=	- บาท/ตร.ม.	[7]
ค่าแรงไม้แบบ			=	133.00 บาท/ตร.ม.	[8] (จากบัญชีค่าแรงงาน)
รวมค่างานต้นทุน			=	267.27 บาท/ตร.م.	[9]=[6]+[7]+[8]
ราคาที่กำหนด			=	267.00 บาท/ตร.ม.	[10]=[9]

ไม้แบบสำหรับงานอย่างง่าย = ไม้แบบ (2) พื้นที่ 1 ตารางเมตร

คิดจากพื้นที่	1.00 ตร.ม.				
ไม้กระบอกหรือไม้ยางหรือเทียบเท่า	1.00 สบ.ฟ. @	400.00 บาท	=	400.00 บาท/ตร.ม.	[1]
ไม้คร่าว	0.30 สบ.ฟ. @	400.00 บาท	=	120.00 บาท/ตร.ม.	[2]
ไม้ค้ำยันแบบ	0.30 ต้น @	27.00 บาท	=	8.10 บาท/ตร.ม.	[3]
ตะปู	0.25 กก. @	35.82 บาท	=	8.96 บาท/ตร.ม.	[4]
		รวม	=	537.06 บาท/ตร.ม.	[5]=[1]+[2]+[3]+[4]
เนื่องจากใช้งานได้ประมาณ 5 ครั้ง คิดจาก [5]			=	107.41 บาท/ตร.ม.	[6]=[5]/5
น้ำมันทาผิวไม้(ไม่คิดค่าใช้จ่าย)			=	- บาท/ตร.ม.	[7]
ค่าแรงไม้แบบ			=	133.00 บาท/ตร.ม.	[8] (จากบัญชีค่าแรงงาน)
รวมค่างานต้นทุน			=	240.41 บาท/ตร.ม.	[9]=[6]+[7]+[8]
ราคาที่กำหนด			=	240.00 บาท/ตร.ม.	[10]=[9]

ไม้แบบสำหรับงานสะพานและท่อเหลี่ยม = ไม้แบบ (3) พื้นที่ 1 ตารางเมตร

คิดจากพื้นที่	1.00 ตร.ม.				
ไม้กระบอกหรือไม้ยางหรือเทียบเท่า	1.00 สบ.ฟ. @	400.00 บาท	=	400.00 บาท/ตร.ม.	[1]
ไม้ค้ำยัน หนา 4 มม.	1.00 ตร.ม.	81.12 บาท	=	81.12 บาท/ตร.ม.	[2]
ไม้คร่าว	0.30 สบ.ฟ. @	400.00 บาท	=	120.00 บาท/ตร.ม.	[3]
ตะปู	0.25 กก. @	35.82 บาท	=	8.96 บาท/ตร.ม.	[4]
		รวม	=	610.08 บาท/ตร.ม.	[5]=[1]+[2]+[3]+[4]
เนื่องจากใช้งานได้ประมาณ 3 ครั้ง คิดจาก [5]			=	203.36 บาท/ตร.ม.	[6]=[5]/3
น้ำมันทาผิวไม้(ไม่คิดค่าใช้จ่าย)			=	- บาท/ตร.ม.	[7]
ค่าแรงไม้แบบ			=	133.00 บาท/ตร.ม.	[8] (จากบัญชีค่าแรงงาน)
รวมค่างานต้นทุน			=	336.36 บาท/ตร.ม.	[9]=[6]+[7]+[8]
ราคาที่กำหนด			=	336.00 บาท/ตร.ม.	[10]=[9]