ฝายน้าบง

การคิดระยะทางและค่าขนส่งวัสดุก่อสร้าง (รถบรรทุก 10 ล้อ) ระยะทางขนส่งจาก อ. เมือง ถึง หน่วยงานก่อสร้าง

1. การคิดระยะทาง

ทาง D	
53.00	กม.
-	กม.
-	กม.
-	กม.
-	กม.
-	กม.
53.00	กม.
.0000	
.92.20 เ	Jาท/ลบ.ม.
.92.20 เ	Jาท/ลบ.ม.
.37.28 เ	Jาท/ตัน
.37.28 ใ	บาท/ตัน
37.70 ใ	Jาท/ลบ.ม.
37.70 ใ	บาท/ลบ.ม.
26.93 ใ	Jาท/ตั น
26.93 ใ	Jาท/ตั น
แรก	
.54.50 ใ	Jาท/ลบ.ม.
แรก	
	53.00 53.00 .0000

ตารางสรุปอัตราราคางานวัสดุหลัก (งานจ้างเหมา) ฝายน้าบง

			ราคาวัสดุต่ำสุด	
ที่	วัสดุหลัก	หน่วย	(บาท/หน่วย)	หมายเหตุ
			(1)	
1	หินใหญ่	ลบ.ม.	523.36	ราคาสำนักดัชนีเศรษฐกิจการค้า จ.เชียงราย เดือน เมษายน 2565
	ค่าขนส่ง	ຄ ບ .ນ.	154.50	
	รวม	ຄບ.ນ.	677.86	
2	หินย่อย 3/4"	ຄບ.ນ.	675.23	ราคาสำนักดัชนีเศรษฐกิจการค้า จ.เชียงราย เดือน เมษายน 2565
	ค่าขนส่ง	ลบ.ม.	154.50	
	รวม	ຄບ.ນ.	829.73	
3	ทรายหยาบ	ลบ.ม.	280.38	ราคาสำนักดัชนีเศรษฐกิจการค้า จ.เชียงราย เดือน เมษายน 2565
	ค่าขนส่ง	ຄບ.ນ.	154.50	
	รวม	ลบ.ม.	434.88	

ตารางสรุปอัตราราคางานวัสดุรองพื้น ฝายน้าบง

		(1	1)	(2	2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8	3)	(9)
		ค่าวัสดุรว	ค่าวัสดุรวมค่าขนส่ง		ค่าวัสดุ		ค่าตักด้วย	ขนย้ายไป	ค่าบดทับ	ค่าบดทับ	อัตราวัสดุร	เองพื้นด้วย	อัตราวัสดุร	รองพื้นด้วย
		ถึงหน่วยก่อสร้าง (บาท/ลบ.ม.)		ตามสั	ตามสัดส่วน		เครื่องจักร	ใช้งาน	แน่นด้วย	แน่นด้วย	แรงคน		เครื่องจักร	
				= (1)*สัดส่วน		คน 315/3	(อัตราค่า	ระยะทาง 1 แรงค	แรงคน =	เครื่องจักร				
ที่	รายการ	(เปิดตารางหมายเลข 1)					ตักดิน)	กม.(อัตรา	315/2	85%	รวม	กำหนด	รวม	กำหนด
				(บาท/ลบ.ม.)				ขนย้ายดิน)			9 994	ราคาเป็น	9 994	ราคาเป็น
		กรวดหรือ	ทราย	กรวดหรือ	ทราย	(บาท/ลบ.ม.)	(บาท/ลบ.ม.	(บาท/ลบ.ม.)	(บาพ/ลบ.ม.)	(91290/291 91)	=(2)+(3)+(4)+	(บาท/ลบ.ม.)	=(2)+(3)+(4)+	(บาท/ลบ.ม.)
		หินย่อย		หินย่อย		(0 10/10.4.)	(หลวม)	(หลวม)	(0 10/ 510.24.)	(0 10/10.4.)	(5)+(6)	(0 11/110.21.)	(5)+(7)	(0 197 810.2.7
1	กรวดหรือหินย่อยอัดแน่น	829.73		1,045.46		_	_	_	157.50	43.43	1,202.96	1,202.96	1,088.89	1,088.89
	กรวด : 1.40 (ค่ายุบตัว 0.90x1.40 = 1.26)	029.13	-	1,045.40	_	1	_	-	137.50	45.45	1,202.90	1,202.90	1,000.09	1,000.09
2	ทรายอัดแน่น	_	434.88	-	608.83	_	_	_	157.50	43.43	766.33	766.33	652.26	652.26
	(ค่ายุบตัว 1.40)		454.00		000.03				157.50	45.45	100.55	100.55	032.20	032.20
3	กรวด:ทราย ขนาดกรวด 1 1/2 นิ้ว	829.73	434.88	854.62	287.02	105.00	15.41	19.44	157.50	43.43	1,438.99	1,438.98	1,324.92	1,324.91
	กรวด : ทราย = 1.03 : 0.66	027.13	131.00	034.02	201.02	103.00	13.41	17.44	157.50	43.43	1,430.77	1,430.70	1,324.72	1,324.71
4	หินย่อย:ทราย ขนาดหินย่อย 1 1/2 นิ้ว (หินย่อย เบอร์ 2)	829.73	434.88	638.89	478.37	105.00	15.41	19.44	157.50	43.43	1,414.61	1,414.60	1,300.54	1,300.53
	หินย่อย : ทราย = 0.77 : 1.10	327.13	15 1.00	330.07	110.51	103.00	13.11	17.11	151.50	13.13	1,111.01	_,,,,,,,,	2,300.34	_,500.55

ราคาน้ำมันดีเซลช่วง 32.00-32.99 บาท/ลิตร วันที่ 6 พ.ค. 2565

ตารางสรุปอัตราราคางานเหล็กเส้นเสริมคอนกรีต/ไม้แบบ/ปูนซีเมนต์

ฝายน้าบง

				ค่าวัสดุ	ระยะ	(3)	ค่าขนส่งกรณีต่า	থ গু	ค่าเผื่อ	ค่าแรง	ราคา
				(ไม่รวมภาษี)	ทาง	ค่าขนส่ง	ค่าขนส่ง	ค่าขนส่ง หัก	ตัดเศษ	ดัด	วัสดุ
-	a				ขนส่ง	ระยะทาง	ระยะทาง	ค่าขนส่ง 10	และ	ผูกเหล็ก	รวม
ที่	รายการ รายละเอียด	หน่วย	ราคา			ช่อง (2)	10 กม.	กม.	สูญเสีย		ค่าขนส่ง
				(บาท/หน่วย)	(กม.)	(บาท/หน่วย)	(บาท/หน่วย)	(บาท/หน่วย)	(บาท/หน่วย)	(บาท/หน่วย)	(บาท/หน่วย)
				(1)	(2)	(3/1)	(3/2)	(3/3)=(3/2)-(3/1)	(4) = (1)*0.10	(5)	(6) = (1)+(3)+(4)+(5)
	เหล็กเส้นกลมผิวเกลี้ยง SR.24		(บาท/ตัน)								
1	ขนาด ศก. 6 มม. ยาว 10.00 ม. (น้ำหนัก 2.22 กก./เส้น)	กก.	31,994.61	31.99	53	0.14	0.03	0.11	3.20	3.55	38.85
2	ขนาด ศก. 9 มม. ยาว 10.00 ม. (น้ำหนัก 4.99 กก./เส้น)	กก.	29,966.47	29.97	53	0.14	0.03	0.11	3.00	3.55	36.63
3	ขนาด ศก. 12 มม. ยาว 10.00 ม. (น้ำหนัก 8.88 กก./เส้น)	กก.	29,538.88	29.54	53	0.14	0.03	0.11	2.95	3.55	36.15
4	ขนาด ศก. 16 มม. ยาว 10.00 ม. (น้ำหนัก 15.78 กก./เส้น)	กก.	29,026.72	29.03	53	0.14	0.03	0.11	2.90	3.55	35.59
5	ขนาด ศก. 20 มม. ยาว 10.00 ม. (น้ำหนัก 24.66 กก./เส้น)	กก.	29,472.48	29.47	53	0.14	0.03	0.11	2.95	3.55	36.08
6	ขนาด ศก. 25 มม. ยาว 10.00 ม. (น้ำหนัก 38.53 กก./เส้น)	กก.	29,981.11	29.98	53	0.14	0.03	0.11	3.00	3.55	36.64
	ราคาเหล็กเสริมเฉลี่ย	กก.									36.66

7	<u>ไม้แบบ</u>		(บาท/ลบ.ม.)								
	ไม้กระบากไม่ใส ขนาด 1"x6" ยาว 4.00 ม.	ຄບ.ນ.	20,460.03	20,460.03	53	192.20	37.70	154.50	-	-	20,614.53
	ไม้กระบากไม่ใส ขนาด 1"x8" ยาว 4.00 ม.	ຄບ.ນ.	20,460.03	20,460.03	53	192.20	37.70	154.50	-	-	20,614.53
	ไม้ยางไม่ใส ขนาด 1.5"x3" ยาว 4.00 ม.	ຄບ.ນ.	20,129.88	20,129.88	53	192.20	37.70	154.50	-	-	20,284.38
	ราคาไม้แบบเฉลี่ย	ຄບ.ມ.									20,504.48
8	ปูนซีเมนต์	ตัน		2,859.81	53	0.14	0.03	0.11	-	-	2,859.92
		ពុំ។		142.99				-	-	-	142.99

<u>หมายเหตุ</u>

ราคาน้ำมันดีเซลช่วง 32.00-32.99 บาท/ลิตร วันที่ 6 พ.ค. 2565 ราคาสำนักดัชนีเศรษฐกิจการค้า จ.เชียงราย เดือน เมษายน 2565

ตารางสำหรับคำนวณอัตราราคางานของงานคอนกรีตและหินต่าง ๆ

ฝายน้ำบง

	งาน		คอนกรีตล้	าวนปนหินใหญ่			คอนกรี	ตโครงสร้าง			6231	เกรีตดาด	62316	ารีตหยาบ	หินเรียง		หินเรียงยาแนว		ดู	านก่อ	ą.	นทิ้ง
องค์ประกอบ	อัตราต่อหน่วย	หน่วย	จำนวน	ราคา	14	0 KSC	17	'5 KSC	21	0 KSC	ทยน	און זאואן ואו	ทยผเ	I SMINO IO	ИГ	8P 3 Q A	иинас	NO IEE 3	,	שווגוו	ИП	RIN
	(บาท/หน่วย)	ทนงข	ขเมเม		จำนวน	ราคา	จำนวน	ราคา	จำนวน	ราคา	จำนวน	ราคา	จำนวน	ราคา	จำนวน	ราคา	จำนวน	ราคา	จำนวน	ราคา	จำนวน	ราคา
วัสดุหลัก																						
1. หินใหญ่	677.86	ลบ.ม.	0.61	413.49	-	-	-	-	-	-	-	-		-	1.28	867.66	1.28	867.66	1.14	772.76	1.10	745.64
2. หินย่อย	829.73	ลบ.ม.	0.57	472.94	0.86	713.56	0.88	730.16	0.89	738.45	0.77	638.89	0.82	680.37	-	-		-	0.34	282.10	-	-
3. ทรายหยาบ	434.88	ลบ.ม.	0.66	287.02	0.80	347.90	0.76	330.50	0.73	317.46	0.89	387.04	0.87	378.34	-	-	0.06	26.09	0.54	234.83	-	-
4. ปูนซีเมนต์	142.99	ពុ្	4.81	687.78	5.86	837.92	6.50	929.43	7.19	1,028.09	6.24	892.25	4.71	673.48	-	-	0.31	44.32	4.09	584.82	-	-
ค่าแรงงาน																						
1. ค่าแรงงานทั่วไป		เหมารวม		56.72												224.38		269.28		409.83		74.68
2. ค่าผสมคอนกรีต		เหมารวม		191.83		233.87		259.05		286.48		248.85		203.59								
3. ค่าเทคอนกรีต		เหมารวม		151.25		184.40		204.25		225.88		196.20		129.56								
4. ค่าบ่มคอนกรีต		เหมารวม		86.17		86.17		86.17		86.17		210.02										
ค่าใช้จ่ายอื้น ๆ																						
1. ค่าซ่อมเครื่องจักร		เหมารวม		24.95		30.42		33.69		37.26		42.72		14.44				3.61		7.22		
2. ค่าน้ำมันเชื้อเพลิง		เหมารวม		117.72		143.51		158.97		175.79		209.89		63.14				15.79		31.57		
3. ค่าอุปกรณ์ต่าง ๆ		เหมารวม		13.22		20.67		20.67		20.67		11.61		10.02		4.16		10.02		10.02		
ราคารวม (เ	มาท/ลูกบาศก์เมต	ร)		2,503.00		2,598.00		2,752.00		2,916.00		2,837.00		2,152.00	:	1,096.00	,	1,236.00		2,333.00		820.00

<u>หมายเหตุ</u>

- 1. ราคาหิน, กรวด และทราย ให้ใช้ราคาที่แหล่งวัสดุจากสำนักดัชนีเศรษฐกิจการค้า กรมการค้าภายใน ของจังหวัดที่มีแหล่งวัสดุอยู่ใกล้สถานที่ก่อสร้าง หากสำนักดัชนีเศรษฐกิจการค้า หรือสำนักงานพาณิชย์จังหวัด ไม่ได้กำหนดราคาวัสดุที่แหล่งไว้ให้สืบราคาจากแหล่งโดยตรง ซึ่งการคิดค่าขนส่งให้คิดระยะทางจากแหล่งถึงสถานที่ก่อสร้าง
- 2. ราคาปูนซีเมนต์ให้ใช้ราคาในจังหวัดสำนักดัชนีเศรษฐกิจการค้า กระทรวงพาณิชย์ หรือสำนักงานพาณิชย์จังหวัด การคิดค่าขนส่ง ให้คิดระยะทางจากจังหวัดถึงสถานที่ก่อสร้าง
- 3. ราคาวัสดุหลักไม่รวมภาษีมูลค่าเพิ่ม
- 4. ราคาวัสดุใช้ทศนิยม 2 ตำแหน่ง (ไม่ปัด) และผลรวมอัตราราคางานแต่ละรายการตัดทศนิยมทิ้ง (ไม่ปัด)
- 5. ใช้อัตราค่าจ้างขั้นต่ำ 149.36 บาท/วัน
- 6. ค่าเทคอนกรีตของานคอนกรีตดาด ไม่รวม ค่าแต่งผิวหน้าคอนกรีตดาด
- 7. ค่าแรงงานทั่วไป ของงาน Dental Concrete เป็นค่าแรงสำหรับทำความสะอาดพื้นผิวร่องแกนรอยแตกหรือช่องว่างต่าง ๆ ให้สะอาดโดยทำการขุดและขนย้ายวัสดุที่อ่อน (Soft and Unsuitable material) ออกให้หมด

ตารางสรุปอัตราราคางานคอนกรีตโครงสร้าง ฝายน้าบง

		ราคาคอนกรีตโครงสร้าง				งานต่อรื้อแบง	J			ปริมาณ	อัตรา
		ไม่รวมไม้แบบและค่าแรง	ปริมาณ	ราคา	คิดเป็น	ปริมาณ	ราคา	คิดเป็น		คอนกรีต	ราคา
ที่	กิจกรรม	ต่อรื้อแบบ (บาท/ลบ.ม.)	ไม้แบบ	ไม้แบบ	ค่าไม้แบบ	พื้นที่ต่อรื้อแบบ	ค่าต่อรื้อแบบ	ค่าต่อรื้อแบบ	รวม	โครงสร้าง	คอนกรีต
		(เปิดตารางราคาวัสดุหลัก)	(บาท)	(บาท/ลบ.ม.)	(บาท)	(ตร.ม.)	(บาท/ตร.ม.)	(บาท)			โครงสร้าง
		(1)	(2)	(3)	(4)=(2)*(3)	(5)	(6)	(7)=(5)*(6)	(8)=(4)+(7)	(9)	(10) = (1)+(8)/(9)
1	กิจกรรม ตัวฝาย	2,752.00	30.00	20,504.48	615,134.40	850.00	133.00	113,050.00	728,184.40	198.00	6,429.70
2	กิจกรรม เสา คสล.	2,752.00	0.02	20,504.48	410.09	0.78	133.00	103.74	513.83	0.03	19,879.67
											1
											1
											1
											Į.

ตารางสรุปอัตราราคา

			ราคาวัสดุ	ค่าติดตั้ง	ค่าติดตั้งและ	ราคาวัสดุ
			รวมค่าขนส่ง	15 %	ส่วนทาบต่อ 30 %	รวมค่าขนส่ง
ที่	รายการ	หน่วย	(ไม่รวมภาษี)	ของค่าวัสดุ	ของค่าวัสดุ	
			(บาท/หน่วย)	(บาท/หน่วย)	(บาท/หน่วย)	(บาท/หน่วย)
			(1)	(2)	(2)	(3)=(1)+(2)
1	ELASTIC FILLER หนา 10 มม.	ตร.ม.	773.81	116.07	-	889.00
2	RUBBER WATER STOP TYPE "B"	เมตร	550.00	82.50	-	632.00
3	RUBBER WATER STOP TYPE "C"	เมตร	450.00	67.50	-	517.00
4	กล่อง Gabion ชนาด 1.00*2.00*0.50 ม.	กล่อง	1,180.00	177.00	-	1,357.00
5	แผ่นระดับวัดระดับน้ำ	ชุด	2,000.00	-	600.00	2,600.00
6	แผ่นใยสังเคราะห์ Geotextile	ตร.ม.	85.00	-	25.50	110.00
7	งานทาสีอิมัลชั่น (สีพลาสติก) ชนิดทาภายนอก	ตร.ม.	34.00	-	-	34.00
8	งานทาสีน้ำมัน	ตร.ม.	38.00	-	-	38.00
9	งาน SEALING COMPOUND	ตร.ม.	250.00	-	-	250.00
10	ท่อเหล็กอาบสังกะสี ขนาด ศก. 1.5" ยาว 6.00 ม.	ท่อน	643.93	-	193.18	837.11
11	ท่อเหล็กอาบสังกะสี ขนาด ศก. 2" ยาว 6.00 ม.	ท่อน	914.02	-	274.21	1,188.23
12	ท่อเหล็กอาบสังกะสี ขนาด ศก. 3" ยาว 6.00 ม.	ท่อน	1,462.62	-	438.79	1,901.41
13	ท่อเหล็กกลวงสี่เหลี่ยมจัตุรัส ขนาด 2"x2" หนา 2.60 มม. ยาว 6.00 ม.	ท่อน	443.93	-	133.18	577.11
14	เหล็กเส้นแบน ขนาด 60*6มม.ยาว 6.00ม. มอก.55-2515	เส้น	607.47	-	182.24	789.71
15	เหล็กเส้นแบน ขนาด 65*6มม.ยาว 6.00ม. มอก.55-2516	เส้น	652.34	-	195.70	848.04
16	เหล็กเส้นแบน ขนาด 50*6มม.ยาวข6.00ม. มอก.55-2516	ตร.ม.	456.07	-	136.82	592.89
17	เหล็กเส้นแบน ขนาด 40*6มม.ยาวข6.00ม. มอก.55-2516	เส้น	369.15	-	110.75	479.90
18	เหล็กฉาก 50*50*6 มม.ยาว 6.00ม.	ท่อน	635.51	-	190.65	826.16
19	เหล็กฉาก ขนาด150*150 มม. น้ำหนัก 41.9 KG/m	ท่อน	3,140.18	-	-	3,140.18

จำนว	รายการ		หน่วย	อัตรา	จำนวนเงิน	รวมเงิน
	<u>รายละเอียดต่อหน่วย</u>					
	<u>งานดินขุดด้วยแรงคน</u>	บาท / ลบ.ม.	(อัตราค่าจ้	้างขั้นต่ำ จ.เชียง	าราย 315.00 บาท))
1	งานดินขุดด้วยแรงคน	(1)	ลบ.ม.	157.50	157.50	
	รวมทั้งสิ้น					157.50
	<u>งานดินถมบดอัดแน่นด้วยแรงคน</u>	บาท / ลบ.ม.				
1	งานดินถมบดอัดแน่นด้วยแรงคน	(1)	ลบ.ม.	315.00	315.00	
	รวมทั้งสิ้น					315.00
	<u>งานขุดเปิดหน้าดิน</u>	บาท / ลบ.ม.				
1	ค่าขุดเปิดหน้าดิน	(1)	ลบ.ม.	18.67	18.67	
	รวมทั้งสิ้น					18.67
	<u>งานดินขุดด้วยเครื่องจักร</u>	บาท / ลบ.ม.		-		
1	ค่าขุดดินด้วยเครื่องจักร	(1)	ลบ.ม.	18.78	18.78	
1.00	ค่าขนส่ง 1 กม.	(2)	ลบ.ม.	11.50	(หลวม)	
1.25	รวมส่วนขยายตัว = (2)x ค่าขยายตัว	(3)	ลบ.ม.	11.50	14.38	
	รวมทั้งสิ้น = (1)+(3))				33.16
	งานดินขุดลอกด้วยเครื่องจักร	บาท / ลบ.ม.				
1	ค่าขุดลอกด้วยรถขุด	(1)	ลบ.ม.	29.46	29.46	
1	ค่าขนส่ง 1 กม.	(2)	ลบ.ม.	11.50	(หลวม)	
1	รวมส่วนขยายตัว = (2)x ค่าขยายตัว	(3)	ลบ.ม.	11.50	11.50	
	รวมทั้งสิ้น = (1)+(3))				40.96
	งานถมดินบดอัดแน่นด้วยเครื่องจักร 85%	บาท / ลบ.ม.				
1	ค่าดินที่แหล่ง	(1)	ลบ.ม.	-	(หลวม)	
	= [ราคาที่ดินที่แหล่ง (บาท/ไร่) x 0.50] / (1,60	00 × 3) × 1.25				
1	ค่าขุดเปิดหน้าบ่อยืมดิน	(2)	ลบ.ม.	1.49	(หลวม)	
	= (0.30 x ค่าขุดเปิดหน้าดิน) / (3 x 1.25)					
	= (0.30 × 18.67)/(3 × 1.25) = 1.49					
1	ค่าขุดดินด้วยเครื่องจักร	(3)	ลบ.ม.	15.02	(หลวม)	
	= ค่าขุดดินด้วยเครื่องจักร / ค่าขยายตัว					

1	ค่าขนส่ง 1 กม. (4)	ลบ.ม.	11.50	(หลวม)	
1	รวม = (1)+(2)+(3)+(4)	5)	ลบ.ม.	28.01	(หลวม)	
1.40	รวมส่วนยุบตัว = (5) x ค่ายุบตัว (6)	ลบ.ม.	28.01	39.22	
1	ค่าบดทับแน่นด้วยเครื่องจักร 85% (7)	ลบ.ม.	43.43	43.43	
	รวมทั้งสิ้น = (6)+(7)					82.65
	อัตราราคางานลูกรังบดอัดแน่น (บาท/ลบ.ม.)					
1	ค่าดินที่แหล่ง (ราคาที่ดินสืบจากแหล่ง 500,000 บาท/ไร่) (1)	ลบ.ม.	41.67	(หลวม)	
	= [ราคาที่ดินที่แหล่ง (บาท/ไร่) x 0.50] / (1,600 x 3) x 1.25				
1	ค่าขุดเปิดหน้าบ่อลูกรัง (2)	ลบ.ม.	1.79	(หลวม)	
	= (0.30 x ค่าขุดเปิดหน้าดิน) / (3 x 1.25)					
	= (0.30 x 18.67)/(2.50 x 1.25 = 1.79					
1	ค่าขุดดินด้วยเครื่องจักร (3)	ลบ.ม.	18.78	(หลวม)	
	= ค่าขุดดินด้วยเครื่องจักร / ค่าขยายตัว					
1	ค่าขนส่ง 1 กม. (4)	ลบ.ม.	11.50	(หลวม)	
1	รวม = (1)+(2)+(3)+(4)	5)	ลบ.ม.	73.74	(หลวม)	
1.60	รวมส่วนยุบตัว = (5)xค่ายุบตัว (6)	ลบ.ม.	73.74	117.98	
1		7)	ลบ.ม.	56.46	56.46	
	รวมทั้งสิ้น = (6)+(7)					174.44
	<u>อัตรางานดินถมบดอัดแน่นด้วยเครื่องจักร 95%</u> บาท	/ ลบ.ม.				
1	ค่าดินที่แหล่ง (ราคาที่ดินสืบจากแหล่ง 0 บาท/ไร่)	(1)	ลบ.ม.	-	(หลวม)	
	= [ราคาที่ดินที่แหล่ง (บาท/ไร่) x 0.50] / ((1,600 x 3) × 1.25	5)			
1	ค่าขุดเปิดหน้าบ่อยืมดิน (2)	ลบ.ม.	1.49	(หลวม)	
	= (0.30 x ค่าขุดเปิดหน้าดิน) / (3 x 1.25)					
	= (0.30 × 18.67)/(3 × 1.25) = 1.49					
1	ค่าขุดดินด้วยเครื่องจักร (3)	ลบ.ม.	15.02	(หลวม)	
	= ค่าขุดดินด้วยเครื่องจักร / ค่าขยายตัว					
	= 18.78 / 1.25					
1	ค่าขนส่ง 1 กม. (4)	ลบ.ม.	11.50	(หลวม)	
1	รวม = (1)+(2)+(3)+(4)	5)	ลบ.ม.	28.01	(หลวม)	
1.60	รวมส่วนยุบตัว = (5)xค่ายุบตัว (6)	ลบ.ม.	28.01	44.82	
1	ค่าบดทับแน่นด้วยเครื่องจักร 95 % (7)	ลบ.ม.	47.05	47.05	

	รวมทั้งสิ้น = (6)+(7)				91.87
	ค่าบดทับดินลูกรัง (บาท/ลบ.ม.)			'	
1	ค่าบดทับ	ลบ.ม.	56.46	56.46	
	รวมทั้งสิ้น				56.46
	อัตราราคางานกล่องลวดตาข่ายชนิด GABION ขนาด 1.00×2.00)x0.50 ม.(บาท	/กล่อง)		
315	ค่าประกอบกล่อง	กล่อง	40.00	0.13	
1.00	กล่องลวดตาข่ายชนิด GABION ขนาด 1.00x2.00x0.50 ม	ลบ.ม.	1,357.00	1,357.00	
1.00	งานบรรจุหินใหญ่	ลบ.ม.	1,096.00	1,096.00	
	รวม				2,453.13
	ขอเพียง				2,453.00
	อัตราราคาบานฝาท่อชนิดรับน้ำทางเดียวกรอบสี่เหลี่ยม	ขนาด 1.00×1	.00 ม. ตามแา		4456 (บาท/ชุเ
	พร้อมเครื่องยกพร้อมเพลา ขนาด 3,000 กก. ตามแบบหม	<u>มายเลข 3350</u> 7	<u>7 (บาท/ชุด)</u>		
1	(1) ค่าจัดทำบาน	ପ୍ନ	24,709.61	24,709.61	
1	(2) ค่าจัดทำเครื่องยกพร้อมเพลา	ପ୍ନ	39,096.32	39,096.32	
1	(3) ค่าขนส่งพร้อมติดตั้ง (คิดร้อยละ 25 ของค่าจัดทำ)	ପ୍ନ	15,951.48	15,951.48	
	รวม (1)+(2)+(3)				79,757.41
	ขอเป็น				79,760.00
	<u>อัตราราคางานบันไดลิง (บาท/ชุด)</u>				
12.00	เหล็ก ขนาด ศก. 19 มม. ยาว 1.20 ม.	ท่อน	97.93	1,175.16	
	ค่าแรงจัดทำและติดตั้ง 30% ของค่าวัสดุ			352.55	
	รวม				1,527.71
	ขอเป็น				1,528.00
	อัตราราคางานเสาคอนกรีตเสริมเหล็ก (บาท/ต้น)				
0.02	งานดินขุดด้วยแรงคน	ลบ.ม.	157.50	3.15	
0.01	งานดินถมบดอัดแน่นด้วยแรงคน	ลบ.ม.	315.00	3.15	
0.03	งานคอนกรีตโครงสร้าง	ลบ.ม.	19,879.67	596.39	
31.72	งานเหล็กเสริม	กก.	36.66	1,162.86	
0.01	งานคอนกรีตล้วน	ลบ.ม.	2,503.00	25.03	
0.50	สีน้ำพลาสติกชนิดทาภายนอก สีขาว	ตร.ม.	81.00	40.50	
0.50	สีน้ำพลาสติกชนิดทาภายนอก สีดำ	ตร.ม.	81.00	40.50	
	รวม				1,871.58
	ขอเป็น				1,872.00

	อัตราราคางานเสาและราวสะพาน ตามแบบหมายเลข 160017				
99	ท่อเหล็กกล้าอาบสังกะสีแบบมีตะเข็บชนิดต่อด้วยเกลียว	ท่อน	914.02	90,487.98	
	ประเภทที่ 2 ขนาด ศก. 50 มม. ยาว 6.00 ม. (ชนิดหนา)				
36	หน้าแปลนเหล็กอาบสังกะสี ขนาด ศก. 50 มม.	อัน	150.00	5,440.00	
145	สกรูฝังคอนกรีตชนิดบานได้ (พุ๊กตะกั่ว) ขนาด ศก. 12x75 มม.	ପ୍ ମ	90.00	13,056.00	
25.00	แผ่นไฟเบอร์ตัดโลหะ ขนาด ศก. 14"	แผ่น	230.00	5,750.00	
6.00	แปรงทาสี ขนาด 3"	อัน	50.00	300.00	
20.00	แผ่นหินเจียร ขนาด ศก. 5"	แผ่น	65.00	1,300.00	
50.00	ลวดเชื่อมมีสารพอกหุ้มใช้เชื่อมเหล็กกล้าละมุนด้วยอาร์ก	กก.	95.00	4,750.00	
	ขนาด ศก. 3.2 มม. มอก. 49-2528				
93	สีบรอนด์ # 222 จุกระป๋องละ 3.785 ลิตร	ตร.ม.	97.00	9,021.00	
93	สีกันสนิมและสีทาภายนอก	ตร.ม.	97.00	9,021.00	
	ค่าแรงงานประกอบติดตั้ง พร้อมทาสี 30% ของค่าวัสดุ			41,737.79	
	รวท				180,863.77
	ขอเป็น				180,900.00
	ความยาว			112.00	1,615.18
	อัตราราคางานรูระบายน้ำซึม ตามแบบหมายเลข มม04-001 (บาท/	<u>แห่ง)</u>			
0.09	กรวดอัดแน่น	ลบ.ม.	1,202.96	108.27	
0.15	ทรายหยาบอัดแน่น	ลบ.ม.	766.33	114.95	
0.80	ท่อ พีวีซี. ขนาด ศก. 2"	ม.	44.55	35.64	
1.00	ปล๊๊ก พีวีซี. ขนาด ศก. 2"	อัน	21.00	21.00	
1.00	ค่าแรง	แห่ง	105.00	105.00	
	รวม				384.86
	ขอเป็น				385.00
	<u>งานทาสีน้ำมันกันสนิม</u>				
0.04	สีทารองพื้นกันสนิม	GL	400.00	15.20	
	สีทาทับหน้า	GL	481.31	36.58	
0.02	น้ำมันสนหรือน้ำมันซักแห้ง	GL	300.00	6.90	
1.00	ค่าแรง	แห่ง	38.00	38.00	
	รวม				96.68
	ขอเป็น				97.00
	<u>งานทาสีน้ำพลาสติค</u>				

0.04	สีทารองพื้น	GL	404.21	15.36	
	สีทาทับหน้า	GL	448.60	31.40	
1.00	น้ำผสมสี	GL	0.0164	0.02	
1.00	ค่าแรง	แห่ง	34.00	34.00	
	รวม				80.78
	ขอเป็น				81.00
				-	
				-	
				-	
				-	
				-	
				-	
				-	
<u> </u>					

ใบแจ้งปริมาณและราคา

ฝายน้าบง

ช่องที่ 1		ช่องที่ 3	ช่องที่ 4	ช่องที่ 5	ช่องที่ 6	ช่องที่ 7			ช่องที่ 8
ลำดับ		ค่า K	ปริมาณ	หน่วย	ราคา	รวมเงินทั้งสิ้น	Factor F	ราคาเ	สนอรวมเฉลี่ย
ที่		สูตรที่	นวมาเน	หนาย	บาท / หน่วย	(บาท)		บาท / หน่วย	ราคารวมทั้งสิ้น (บาท)
	กิจกรรมตัวฝาย								
***************************************	งานดินถมบดอัดแน่นด้วยเครื่องจักร 85% (ทำนบชั่วคราวป้องกันบ่อก่อสร้าง)		440	ลบ.ม.	82.65	36,366.00	1.3339	110.25	48,510.00
	งานดินขุดทางผันน้ำด้วยเครื่องจักร (ทางผันน้ำ)		600.00	ลบ.ม.	33.16	19,896.00	1.3339	44.23	26,538.00
	งานดินขุดด้วยเครื่องจักร (บ่อก่อสร้าง)		4,130.00	ลบ.ม.	33.16	136,950.80	1.3339	44.23	182,669.90
	งานดินขุดด้วยเครื่องจักร (รื้อทำนบชั่วคราวป้องกันบ่อก่อสร้าง)		440	ลบ.ม.	33.16	14,590.40	1.3339	44.23	19,461.20
	งานดินขุดด้วยเครื่องจักร (ถมกลับทางผันน้ำ)		600.00	ลบ.ม.	33.16	19,896.00	1.3339	44.23	26,538.00
	งานดินลูกรั้งบดอัดแน่น		128.00	ลบ.ม.	174.44	22,328.32	1.3339	232.69	29,784.32
	งานดินขุดด้วยแรงคน		741.00	ลบ.ม.	157.50	116,707.50	1.3339	210.09	155,676.69
	งานดินถมบดอัดแน่นด้วยแรงคน		744.00	ลบ.ม.	315.00	234,360.00	1.3339	420.18	312,613.92
	งานดินถมบดอัดแน่นด้วยเครื่องจักร 95 %		3,960.00	ลบ.ม.	91.87	363,805.20	1.3339	122.55	485,298.00
	งานลูกรังบดอัดแน่น		128.00	ลบ.ม.	174.44	22,328.32	1.3339	232.69	29,784.32
	งานคอนกรีตโครงสร้าง		198	ลบ.ม.	6,429.70	1,273,080.60	1.2746	8,195.30	1,622,669.40
	งานเหล็กเสริมคอนกรีต		25,740.00	กก.	36.66	943,628.40	1.2746	46.73	1,202,830.20
	งานคอนกรีตล้วนปนหินใหญ่		165	ลบ.ม.	2,503.00	412,995.00	1.2746	3,190.32	526,402.80
	งานคอนกรีตหยาบ		7	ลบ.ม.	2,152.00	15,064.00	1.2746	2,742.94	19,200.58
***************************************	งานหินเรียง		94	ลบ.ม.	1,096.00	103,024.00	1.3339	1,461.95	137,423.30
	งานกรวดทรายรองพื้น		40	ลบ.ม.	1,438.98	57,559.20	1.3339	1,919.46	76,778.40
	งานกล่องลวดตาข่ายชนิด GABION ขนาด 1.00x2.00x0.50 ม.พร้อมบรรจุหินใหญ่		135	กล่อง	2,453.00	331,155.00	1.3339	3,272.06	441,728.10
	งานแผ่นใยสังเคราะห์สำหรับงานดิน		297	ตร.ม.	110.00	32,670.00	1.3339	146.73	43,578.81
	งาน RUBBER WATER STOP TYPE "B"		210	ม.	632.00	132,720.00	1.2746	805.55	169,165.50
	งาน ELASTIC FILLER หนา 10 มม.		94	ตร.ม.	889.00	83,566.00	1.2746	1,133.12	106,513.28
	งานบานฝาท่อชนิดรับน้ำทางเดียวกรอบสี่เหลี่ยม ขนาด1.00x1.00 ม.		2	ชุด	79,760.00	159,520.00	1.2746	101,662.10	203,324.20

ช่องที่ 1		ช่องที่ 3	ช่องที่ 4	ช่องที่ 5	ช่องที่ 6	ช่องที่ 7		•	ช่องที่ 8
ลำดับ		ค่า K	P		ราคา	รวมเงินทั้งสิ้น	Factor F	ราคาเ	สนอรวมเฉลี่ย
ที่		สูตรที่	ปริมาณ	หน่วย	บาท / หน่วย	(บาท)		บาท / หน่วย	ราคารวมทั้งสิ้น (บาท)
	(หมายเลขแบบ 47524) พร้อมเครื่องกว้านแบบ DOUBLE GEARED								
	ขนาด 3,000 กก. (หมายเลขแบบ 33507)								
	งานบันไดลิง		2	ชุด	1,528.00	3,056.00	1.3339	2,038.20	4,076.40
	งานเสาคอนกรีตเสริมเหล็ก		30	ต้น	1,872.00	56,160.00	1.2746	2,386.05	71,581.50
	งานราวสะพานและราวกันตก		112.00	ນ.	1,615.18	180,900.00	1.2746	2,058.71	230,575.52
	งานสูบน้ำระหว่างก่อสร้าง		45,000	ຄບ.ມ.	0.74	33,300.00	1.3339	0.99	44,550.00
	งานรูระบายน้ำซึม		18	แห่ง	385.00	6,930.00	1.2746	490.72	8,832.96
	งานแผ่นวัดระดับน้ำ		2	ชุด	2,600.00	5,200.00	1.3339	3,468.14	6,936.28
			รวม	เงินค่างาน	(ช่องที่ 7)	4,817,756.74			
						รว	มเป็นเงินทั้งสิ่	งั้น (ช่องที่ 8)	6,184,531.58

หมายเหตุ

หมายเหตุ

1. ยอดราคารวมในช่องที่ 7 = 4,817,756.74 บาท

2. ค่า Factor F

2.1 Factor F งานทาง (จากตาราง Factor F งานก่อสร้างชลประทาน)

= 1.3339

2.2 Factor F งานสะพานและท่อเหลี่ยม

(จากตาราง Factor F งานก่อสร้างสะพานและท่อเหลี่ยม)

= 1.2746

ขอกำหนดเป็น

ตัวหนังสือ (หกล้านหนึ่งแสนแปดหมื่นสี่พันห้าร้อยสามสิบเอ็ดบาทห้าสิบแปดสตางค์)

ใบแจ้งปริมาณและราคา

ฝายน้าบง

ช่องที่ 1		ช่องที่ 3	ช่องที่ 4	ช่องที่ 5	ช่องที่ 6	ช่องที่ 7		d	ช่องที่ 8
ลำดับ		ค่า K	ปริมาณ	หน่วย	ราคา	รวมเงินทั้งสิ้น	Factor F	ราคาเ	สนอรวมเฉลี่ย
ที่		สูตรที่	บรมาณ	หนวย	บาท / หน่วย	(บาท)		บาท / หน่วย	ราคารวมทั้งสิ้น (บาท)
	กิจกรรมตัวฝาย								
•	งานดินถมบดอัดแน่นด้วยเครื่องจักร 85% (ทำนบชั่วคราวป้องกันบ่อก่อสร้าง)		440	ลบ.ม.		_		_	-
	งานดินขุดทางผันน้ำด้วยเครื่องจักร (ทางผันน้ำ)		600.00	ลบ.ม.		-		-	-
	งานดินขุดด้วยเครื่องจักร (บ่อก่อสร้าง)		4,130.00	ลบ.ม.		_		_	-
	งานดินขุดด้วยเครื่องจักร (รื้อทำนบชั่วคราวป้องกันบ่อก่อสร้าง)		440	ลบ.ม.		_		_	-
	งานดินขุดด้วยเครื่องจักร (ถมกลับทางผันน้ำ)		600.00	ลบ.ม.		-		-	-
	งานดินขุดด้วยแรงคน		741.00	ลบ.ม.		_		_	-
	งานดินถมบดอัดแน่นด้วยแรงคน		744.00	ลบ.ม.		_		_	-
	งานดินถมบดอัดแน่นด้วยเครื่องจักร 95 %		3,960.00	ลบ.ม.		_		-	-
***************************************	งานลูกรังบดอัดแน่น		128.00	ลบ.ม.		_		_	-
	งานคอนกรีตโครงสร้าง		198	ลบ.ม.		_		_	-
	งานเหล็กเสริมคอนกรีต		25,740.00	กก.		_		_	-
	งานคอนกรีตล้วนปนหินใหญ่		165	ลบ.ม.		_		_	-
	งานคอนกรีตหยาบ		7	ลบ.ม.		_		_	-
	งานหินเรียง		94	ลบ.ม.		_		_	-
	งานกรวดทรายรองพื้น		40	ลบ.ม.		_		-	-
	งานกล่องลวดตาข่ายชนิด GABION ขนาด 1.00x2.00x0.50 ม.พร้อมบรรจุหินใหญ่		135	กล่อง		-		-	-
	งานแผ่นใยสังเคราะห์สำหรับงานดิน		297	ตร.ม.		_		_	_
	งาน RUBBER WATER STOP TYPE "B"		210	ม.		-		_	-
	งาน ELASTIC FILLER หนา 10 มม.		94	ตร.ม.		-		-	-
	งานบานฝาท่อชนิดรับน้ำทางเดียวกรอบสี่เหลี่ยม ขนาด1.00x1.00 ม.		2	ชุด		-		-	-
	(หมายเลขแบบ 47524) พร้อมเครื่องกว้านแบบ DOUBLE GEARED								

ช่องที่ 1		ช่องที่ 3	ช่องที่ 4	ช่องที่ 5	ช่องที่ 6	ช่องที่ 7			ช่องที่ 8
ลำดับ		ค่า K	. G	!	ราคา	รวมเงินทั้งสิ้น	Factor F	ราคาเ	สนอรวมเฉลี่ย
ที่		สูตรที่	ปริมาณ	หน่วย	บาท / หน่วย	(บาท)		บาท / หน่วย	ราคารวมทั้งสิ้น (บาท)
	ขนาด 3,000 กก. (หมายเลขแบบ 33507)								
	งานบันไดลิง		2	ପ୍ ଜ		-		-	-
	งานเสาคอนกรีตเสริมเหล็ก		30	ต้น		_		-	-
	งานราวสะพานและราวกันตก		112.00	ນ.		_		_	-
	งานสูบน้ำระหว่างก่อสร้าง		45,000	ຄບ.ມ.		-		-	-
	งานรูระบายน้ำซึม		18	แห่ง		_		_	-
	งานแผ่นวัดระดับน้ำ		2	୍ଦ୍ ମ		-		-	-
1			รวม	เงินค่างาน	(ช่องที่ 7)	-			
					!	5	_ วมเป็นเงินทั้งส	สิ้น (ช่องที่ 8)	-

หมายเหตุ

หมายเหตุ

1. ยอดราคารวมในช่องที่ 7 = 0.00 บาท

2. ค่า Factor F

2.1 Factor F งานทาง (จากตาราง Factor F งานก่อสร้างชลประทาน)

= 1.3339

2.2 Factor F งานสะพานและท่อเหลี่ยม

(จากตาราง Factor F งานก่อสร้างสะพานและท่อเหลี่ยม)

= 1.2746

ตัวหนังสือ (ศูนย์บาทถ้วน)

ขอกำหนดเป็น

งานโครงการ ฝ่ายน้าบง	แบบเลขที่	
ที่ตั้ง	แผ่นที่	
ผู้คำนวณ		
รายการคำนวณ	จำนวน	
งานผันน้ำระหว่างก่อสร้าง		
สร้างทำนบชั่วคราว ขนาดกว้าง 2.5 ม. สูง 2.5 ม. ความยาวเฉลี่ย 35.00 ม.		
ปิดหัวท้ายเพื่อกันน้ำไหลเข้าบ่อก่อสร้างและใช้เป็นทางลำเลียงวัสดุก่อสร้าง		
ทำนบดินชั่วคราว		
В		
1:1		
D 1.1		
- 	-	
ขนาดกว้าง(B) 2.50 ม. ลึก(D) 2.50 ม. ลาดข้าง 1:1 ยาว 35.00 ม.		
= (2.50+2.50)*2.50*(35.00)	437.50	
ขอเป็น	440.00	ลบ.ม.
ทางผันน้ำ		
	_	
\		
\		
B		
งานดินขุดทางผันน้ำ เพื่อให้น้ำไหลอ้อมจากด้านหน้าของบ่อก่อสร้างไปยังด้านท้าย		
ขนาดกว้าง(B) 3.00 ม. ลึก(D) 2.00 ม. ลาดข้าง 1:1 ยาว 60.00 ม.		
= (3.00+2.00)*2.00*(60.00)	600.00	
ขอกำหเ	มดเป็น 600.00	ลบ.ม.

งานโครงการฝ่ายน้ำบง	แบบเลขที่		
ที่ตั้ง		แผ่นที่	
ผู้คำนวณ			
รายการคำนวณ		จำนวน	<u> </u>
งานดินขุดด้วยเครื่องจักรตัวฝาย			
1:1 B			
ขนาดกว้าง(B) 25.00 ม. ลีก(D) 2.50 ม. ลาดข้าง 1:1 ยาว 60.00 ม.			
= (25.00+2.50)*2.50*(60.00)		4,125.00	
	ขอเป็น	4,130.00	ลบ.ม.
งานดินถมบดอัดแน่นด้วยเครื่องจักร ตัวฝาย			
B 1:1			
ขนาดกว้าง(B) 8.00 ม. สูง(D) 3.00 ม. ลาดข้าง 1:1 ยาว 60.00 ม. 2	เช็ง		
= (8.00+3.00)*3.00*(60.00*2)		3,960.00	
	ขอกำหนดเป็น	3,960.00	ลบ.ม.
ب ج			
<u>งานดินขุดด้วยแรงคน</u>			
ดินขุดปรับแต่งพื้นด้านหน้า หนา 0.15 ม.			
สูตร = (ย2*2)*ผลรวม ก4*0.15 = 8.00*20.00*0.15		24.00	ลบ.ม.

งานโครงการ	ฝายน้าบง	แบบเลขที่		
ที่ตั้ง			แผ่นที่	
ผู้คำนวณ				

รายการคำนวณ	จำนวน	
ดินขุดคีย์หน้า สูตร = (2.00+1.50)*1.50*L1 L1 = ก1+((1.50*(ร1-ร3)+1.00)*2) = (2.00+1.50)*1.50*34.00	178.50	ลบ.ม.
0.3 0.3 กับแห่ง คัวยแรงคน พนา 0.15 ม. คินขุดคีย์กลาง		
สูตร = (2.00+ล2)*ล2*L2		
= (2.00+a2)*a2*23.60	123.90	ลบ.ม.
ดินขูดคีย์ตัวฝาย สูตร = (2.00+a3)*a3*L2		
= (2.00+ล3)*ล3*23.60	123.90	ลบ.ม.
ดินขุดคีย์ท้าย		
สูตร = (2.00+ถ4)*ถ4*L5		
. = (2.00+ล4)*ล4*31.60	165.90	ลบ.ม.
ดินขุดแนวกำแพงตามขวางตามแนวคีย์หน้า 2 ด้าน		
สูตร =L3*((1.50*(ร1-ร3)+1)/2)*1.00*2	18.20	ลบ.ม.
ดินขุดปรับแต่งพื้นกำแพงตั้งด้านหน้า หนา 0.15 ม. 2 ด้าน		
สูตร = L3*(ฐานกำแพงตามขวางด้านหน้า+ฐานกำแพงตามยาวด้านหน้า)*0.15*2		
=2.60*(7.80+9.22)*0.15*2	13.28	ลบ.ม.
ดินขุดปรับแต่งพื้นกำแพงด้านท้ายฝาย หนา 0.15 ม. 2 ด้าน		
สูตร = L4*(ฐานกำแพงตามขวางด้านท้าย+ฐานกำแพงตามยาวด้านท้าย)*0.15*2		
= 2.00*(6.30+6.50)*0.15*2	7.68	ลบ.ม.
ดินขุดแนวกำแพงตามขวางตามแนวคีย์ท้าย 2 ด้าน		
สูตร =L4*((1.50*(ร9-ร8)+1)/2)*1.00*2	11.60	ลบ.ม.

งานโครงการ ฝ่ายน้ำบง	แบบเลขที่		
		แผ่นที่	
ผู้คำนวณ			
71110 3000			
รายการคำนวณ		จำนวน	ı
ดินขุดปรับแต่งตัวฝ่ายและพื้นท้าย หนา 0.15 ม.			
สูตร = (ย10+ย7)*ผลรวมก5*0.15			
= 11.02*20.00*0.15		33.06	ลบ.ม.
งานดินถมบดอัด เลือนจางกล่อง GABION	1 L3		
สูตร = จำนวน*2.00*1.00*0.15			
= 135.00*2.00*1.00*0.15		40.50	ลบ.ม.
รวมปริมาตร งานถมดินบดอัดเ	แน่นด้วยแรงคน	740.52	ลบ.ม.
ขอเป็น	← L4 →	741.00	ลบ.ม.
 งานดินถมบดอัดแน่นด้วยแรงคน ดินถมกลับดินขุดคีย์หน้า =ปริมาตรดินขุด - ล1*L1*0.30 =178.50-1.50*34.00*0.30 ฐานตามยาว 	PLCMITLE S	163.20	ลบ.ม.
ดินถมข้างกำแพงตั้งด้านหน้า ความหนา 1.00 ม. จำนวน 2 ด้าน			
สูตร =1.00*(ฐานกำแพงตามขวางด้านหน้า+ฐานกำแพงตามยาวด้านหน้า)*H1*2			
=1.00*(7.80+9.22)*3.40*2		115.74	ลบ.ม.
ดินถมแนวกำแพงตามขวางตามแนวคีย์หน้า 2 ด้าน			
สูตร =ปริมาตรดินขุด - H1*((1.50*(ร1-ร3)+1)/3)*(น9+น11)/2*2		12.25	ลบ.ม.
ดินถมแนวกำแพงตามขวางตามแนวคีย์ท้าย 2 ด้าน			
สตร −ง รีงเวตรดิงเขด - H2*((1.50*(59-58)±1)/2)*(ง.14±ง.13)/2*3)	7 83	ลบบ

งานโครงการ	ฝายน้าบง	แบบเลขที่	
ที่ตั้ง			แผ่นที่
ผู้คำนวณ			

	รายการคำนวณ	จำนวน	
	ดินถมข้างกำแพงตั้งด้านท้ายฝ่าย ความหนา 1.00 ม. จำนวน 2 ด้าน		
สูตร	= 1.00*(ฐานกำแพงตามขวางด้านท้าย+ฐานกำแพงตามยาวด้านท้าย)*H2*2		
	= <u>1.</u> 00*(6.30+6.50)*2.60*2	66.56	ลบ.ม
	ดินถมกลับดินขุดคีย์ตัวฝ่าย		
สูตร	=ปริมาตรดินขุด - ล2*L2*0.30		
	=123.90-1.50*23.60*0.30	113.28	ຄບ.:
	ดินถมกลับดินขุดคีย์ท้ายฝาย		
สูตร	=ปริมาตรดินขุด - ล4*L5*0.30		
	=165.90-1.50*31.60*0.30	151.68	
	รวมปริมาตร งานถมดินบดอัดแน่นด้วยแรงคน	743.82	ຄບ.:
	ขอเป็น	744.00	ลบ.:
<u>านคอน</u>	<u>เกรีตโครงสร้าง</u>		
	คีย์หน้า		
สูตร	= น2*ล1*L1+(พอกมุม*L1)		
	= (0.30*(1.50)*34.00)+(0.01*34.00)	15.47	ลบ.:
	คีย์กลาง L2 = ก1+((น11+ก3)*2) 23.60 ม.		
	สูตร =(ล2+0.30)*L2*น3+(0.20*0.30+พอกมุม)*L2		
	= 1.8*23.60*0.30+(0.20*0.30+0.01)*23.60	14.28	ลบ.:
	คีย์ตัวฝาย		
	สูตร =(ถ3+0.30)*L2*น3+(0.20*0.30+พอกมุม)*L2		
	= 1.8*23.60*0.30+(0.20*0.30+0.01)*23.60	14.28	ลบ.
	คีย์ท้าย		
สูตร	= น7*ถ4*L5		
	= 0.30*1.50*31.60	14.22	ลบ

ที่ตั้ง ผู้คำนวณ	แผ่นที่	
, คำบากเ		
ุ้คำนวณ		
รายการคำนวณ	จำนวน	
1 การเกินกาม		
บดอัดแน่น 0.30		
กำแพงด้านหน้า 2 ด้าน		
พื้นกำแพงด้านหน้า 2 ด้าน		
สูตร = L3*(ฐานกำแพงตามขวางด้านหน้า+ฐานกำแพงตามยาวด้านหน้า)*น10* =2.60*(7.80+9.22)*0.40*2	*2 35.40	ลบ.ม.
	82+0.30	
กำแพงด้านหน้า 2 ด้าน		
=(u9+u11)/2*(1.50*(51-53)+1.00)+(t3+1.50)*H1*2		
=(0.20+0.30)/2*((1.50*(376.00-372.00)+1.00)+(9.50))*(3.40)*2	28.05	
กำแพงด้านหน้า ช่วงลาด 1:2 2 ด้าน		
=(u9+u11)/2*(2*(51-59))*(H1+H2)/2*2		
=((0.20+0.30)/2*(2.00*(376.00-374.20))*(3.40+2.60)/2)*2	5.40	
กำแพงด้านท้าย 2 ด้าน		
พื้นกำแพงด้านท้าย 2 ด้าน		
สูตร = L4*(ฐานกำแพงตามขวางด้านท้าย+ฐานกำแพงตามยาวด้านท้าย)*น12*2		
= 2.00*(6.30+6.50)*0.30*2 กำแพงด้านท้าย 2 ด้าน	15.36	ຄນ.ນ.
=(น13+น14)/2*(1.50*(59-58)+1.00)+(ย10)*H2*2	17.94	

มโครงการ ^{ฝาย}	78104						แบบเล	-			
, 1									<u> </u>	เผ่นที่	
านวณ					-						
		ร	ายการศ	ทำนวณ						จำน	เวน
งระบายทราย											
375.00											
374.50							_				
374.00			9								
373.50	, 373.50		373.50								
373.00	-0.35,		1,00								
372.50			- g								
372.00	372.00		372.00								
371.50	-0.35,		70		.28						
371.00					2.22,23370,887						
370.50					2223						
370.00					5						
	พื้น			กำแพง							
E											
-0.	35 372.00		-0.35 -0.35	372.00							
-0. 1.0 2.3	35 372.00 00 372.00	251.10 227.48	-0.35 -0.35 1.00		0.26			-			
1.0	35 372.00 00 372.00 22 370.88	251.10	-0.35	372.00 373.50	0.26						
1.0 2.3 2.1	35 372.00 00 372.00 22 370.88 22 370.68 00 371.80	251.10 227.48 0.22 - 227.36	-0.35 1.00 2.22 2.22	372.00 373.50 373.50 371.28 370.88	0.26 252.11 228.95 0.44			-			
1.0 2.2 1.0 -0.	35 372.00 00 372.00 22 370.88 22 370.68 00 371.80	251.10 227.48 0.22 - 227.36 - 250.97	-0.35 1.00 2.22 2.22 1.00	372.00 373.50 373.50 371.28 370.88 372.00	0.26 252.11 228.95 0.44 - 227.48			-			
1.0 2.2 1.0 -0.	35 372.00 00 372.00 22 370.88 22 370.68 00 371.80	251.10 227.48 0.22 - 227.36	-0.35 1.00 2.22 2.22 1.00	372.00 373.50 373.50 371.28 370.88	0.26 252.11 228.95 0.44			-			
1.0 2.2 1.0 -0.	35 372.00 00 372.00 22 370.88 22 370.68 00 371.80	251.10 227.48 0.22 - 227.36 - 250.97	-0.35 1.00 2.22 2.22 1.00	372.00 373.50 373.50 371.28 370.88 372.00	0.26 252.11 228.95 0.44 - 227.48			-			
1.0 2.2 1.0 -0.	35 372.00 00 372.00 22 370.88 22 370.68 00 371.80	251.10 227.48 0.22 - 227.36 - 250.97 0.03	-0.35 1.00 2.22 2.22 1.00	372.00 373.50 373.50 371.28 370.88 372.00	0.26 252.11 228.95 0.44 - 227.48 - 251.10			-			
1.0 2.2 1.0 -0.	35 372.00 00 372.00 22 370.88 22 370.68 00 371.80	251.10 227.48 0.22 - 227.36 - 250.97 0.03	-0.35 1.00 2.22 2.22 1.00	372.00 373.50 373.50 371.28 370.88 372.00	0.26 252.11 228.95 0.44 - 227.48 - 251.10			-			
1.0 2.2 1.0 -0.	35 372.00 00 372.00 22 370.88 22 370.68 00 371.80	251.10 227.48 0.22 - 227.36 - 250.97 0.03	-0.35 1.00 2.22 2.22 1.00	372.00 373.50 373.50 371.28 370.88 372.00	0.26 252.11 228.95 0.44 - 227.48 - 251.10			-			
1.0 2.2 1.0 -0.	35 372.00 00 372.00 22 370.88 22 370.68 00 371.80	251.10 227.48 0.22 - 227.36 - 250.97 0.03	-0.35 1.00 2.22 2.22 1.00	372.00 373.50 373.50 371.28 370.88 372.00	0.26 252.11 228.95 0.44 - 227.48 - 251.10			-			
1.0 2.2 1.0 -0.	35 372.00 00 372.00 22 370.88 22 370.68 00 371.80	251.10 227.48 0.22 - 227.36 - 250.97 0.03	-0.35 1.00 2.22 2.22 1.00	372.00 373.50 373.50 371.28 370.88 372.00	0.26 252.11 228.95 0.44 - 227.48 - 251.10						
1.0 2.2 1.0 -0.	35 372.00 00 372.00 22 370.88 22 370.68 00 371.80	251.10 227.48 0.22 - 227.36 - 250.97 0.03	-0.35 1.00 2.22 2.22 1.00	372.00 373.50 373.50 371.28 370.88 372.00	0.26 252.11 228.95 0.44 - 227.48 - 251.10			- - - - - - -			
1.0 2.2 1.0 -0.	35 372.00 00 372.00 22 370.88 22 370.68 00 371.80	251.10 227.48 0.22 - 227.36 - 250.97 0.03	-0.35 1.00 2.22 2.22 1.00	372.00 373.50 373.50 371.28 370.88 372.00	0.26 252.11 228.95 0.44 - 227.48 - 251.10			-			
1.0 2.2 1.0 -0.	35 372.00 00 372.00 22 370.88 22 370.68 00 371.80	251.10 227.48 0.22 - 227.36 - 250.97 0.03	-0.35 1.00 2.22 2.22 1.00	372.00 373.50 373.50 371.28 370.88 372.00	0.26 252.11 228.95 0.44 - 227.48 - 251.10			-			
1.0 2.2 1.0 -0.	35 372.00 00 372.00 22 370.88 22 370.68 00 371.80	251.10 227.48 0.22 - 227.36 - 250.97 0.03	-0.35 1.00 2.22 2.22 1.00	372.00 373.50 373.50 371.28 370.88 372.00	0.26 252.11 228.95 0.44 - 227.48 - 251.10			-			
1.0 2.2 1.0 -0.	35 372.00 00 372.00 22 370.88 22 370.68 00 371.80	251.10 227.48 0.22 - 227.36 - 250.97 0.03	-0.35 1.00 2.22 2.22 1.00	372.00 373.50 373.50 371.28 370.88 372.00	0.26 252.11 228.95 0.44 - 227.48 - 251.10			-			
1.0 2.2 1.0 -0.	35 372.00 00 372.00 22 370.88 22 370.68 00 371.80	251.10 227.48 0.22 - 227.36 - 250.97 0.03	-0.35 1.00 2.22 2.22 1.00	372.00 373.50 373.50 371.28 370.88 372.00	0.26 252.11 228.95 0.44 - 227.48 - 251.10			-			
1.0 2.2 1.0 -0.	35 372.00 00 372.00 22 370.88 22 370.68 00 371.80	251.10 227.48 0.22 - 227.36 - 250.97 0.03	-0.35 1.00 2.22 2.22 1.00	372.00 373.50 373.50 371.28 370.88 372.00	0.26 252.11 228.95 0.44 - 227.48 - 251.10			-			
1.0 2.2 1.0 -0.	35 372.00 00 372.00 22 370.88 22 370.68 00 371.80	251.10 227.48 0.22 - 227.36 - 250.97 0.03	-0.35 1.00 2.22 2.22 1.00 -0.35	372.00 373.50 373.50 371.28 370.88 372.00	0.26 252.11 228.95 0.44 - 227.48 - 251.10			-			

งานโครงการ ^ฝ	ายน้ำบง	แบบเลขที	
ที่ตั้ง			แผ่นที่
ผู้คำนวณ			_

รายก	าารคำนวณ	จำนวน	!
ปริมาตร คสล. บริเวณพื้นช่องระบายทร	ราย = 0.51*1.40		
	= 0.71 ถบ.ม.		
จำนวน 2 แห่ง	າ = 1.42 ຄບ.ນ.		
ปริมาตร คสล. บริเวณกำแพงช่องระบา	ยทราย = 3.18*0.20		
	= 0.64 ลบ.ม.		
จำนวน 2 ด้าเ	ม 2 แห่ง		
	รวมปริมาตร คสล.ช่องระบายทราย	3.98	ลบ.ม.
ปริมาตร คสล. ตัวฝ่าย			
= 0.99*18		17.82	ลบ.ม.
เสาตอม่อ			
R0.15			
+ 0.30			
1.00	= 0.290 ตร.ม.		
	ความสูง =		
	4.25 ม.		
	ปริมาตร = 0.290*4.25*4	4.94	ลบ.ม.
	พื้นที่ = $(0.40*1.40)-(0.20*0.20)$		
	= 0.520 ตร.ม.		
	ปริมาตร = 0.52*0.5*4	1.04	ลบ.ม.
1.30			
0.20			
0.20			
0.25 0.25	(0.05*0.50*0.00.0.00*0.50)*1.00*2	,	
บรมาตร	= (0.25*0.50*2.00+0.20*0.80)*1.90*2	1.56	ลบ.ม.
	π		

งานโครงการ ฝ่ายน้าบง แบบเลขที่		
ที่ตั้ง	แผ่นที่	
ผู้คำนวณ		
ที่ตั้ง		
รายการคำนวณ	จำนวน 0.44	ļ
0.20 0.30 0.50 0.30 0.50 0.375 0.20 0.375 0.20 0.375 0.20 0.375 0.30 0.375 0.30 0.375 0.30 0.375 0.30 0.375 0.30		ลบ.ม.
CHUTE BLOCK		
= 0.50*0.25*0.25*0.25*36	0.28	ลบ.ม.
BASIN		
	1.58	ลบ.ม.
จำนวน =20.00/0.50 กำหนดเป็น = 40.00 แห่ง		
= 0.50*0.40*0.20*2*0.25*(40)	0.80	ลบ.ม.
รวมปริมาตร คสล.	197.54	ลบ.ม.

ขอเป็น

198.00 ຄບ.ມ.

งาน	โครงการ	ฝายน้ำบง								l l	เบบเลขที่		
ที่ตั้ง												แผ่นที่	
												PPM (2.1)	
ผู้คำ	นวณ												
				5	ายการคำน	วณ						จำนวน	
งานคอ	นกรีตล้ว	นปนหินใ	<u>หญ่</u>										
	พื้นด้า		•										
ame										00010	. 0.1		
สูตร		1*ย3*ผลรว 30*8.00*2								หนา	นเ	48.00	09191
	= 0. พื้นด้า		0.00									40.00	ຄບ.ນ.
สูตร			ายกร±(ร	116±118)/2	*ย9*ผลรวม	กร							
Plan))/2*4.00*2							66.00	ลบ.ม.
	= 0.	45 4.00 2	0.00+(0.45+0.50	1)//2 4.00 2	0.00						00.00	ถบ.ม.
٠													
ตัวผ	าย												
375.00				,				***************************************	,				
374.00											-		
		333	379 749 1 5 5 3 7 3 7 3 7 3 7 3 7 3 7 3 7 3 7 3 7	17 3,37									
373.00		373.343.3	3737	3.17									
					0 0 0 0 0 0 0 0								
372.00													
372.00													
						371.20							
371.00	•	3 <mark>71.931.0</mark>	00		371:00								
						370.55							
370.00											4		
	-1.00 -0.50	0.00	0.50	1.00 1.50	2.00	2.50 3.	00 3.	50	4.00	4.50	5.00		
คอนกรัต	าลวนปนหน	ใหญตัวฝาย		คสล.ต่วฝ	าย								
ระยะ(ม.)	ระดับ	พื้นที่(ตร.ม.)	ระยะ(ม.)	ระดับ	พื้นที่(ตร.ม.)	ความ	าว้างตัวเ	ไาย	=	20.00-(1	.00*2)		
0.00	371.00		-0.20	371.00					=	18.00	ม.		
0.00	373.30	-	-0.20	373.30	0.23	ปริมา	ฅรคอนก	เรีตล้วน	ปนหิน	ใหญ่			
0.05	373.46	9.33	0.05	373.66	46.70				=	18*2.62	ลบ.ม.	47.16	
0.10	373.49	9.34	0.10	373.69	9.34	-6		.					
0.15	373.47	9.34	0.15	373.67	9.34	ปรีมา	ทร คสล.			_			
0.20	373.46	9.34	0.20	373.66	9.34			= (0.99*1		09101		
0.21	373.44 373.41	0.94 17.74	0.21	373.64 373.61	0.94 17.75					<u>17.82</u>	ลบ.ม.		
0.40	373.35	18.68	0.40	373.55	18.69								
0.50	373.27	18.68	0.50	373.47	18.69								
0.61	373.17	20.74	0.61	373.37	20.75								
2.50	371.00	353.13 0.56	2.50	371.20 371.00	353.31 0.25								

งาน	โครงการ	ฝายน้ำบง						แบบเลขที่		
ที่ตั้ง									แผ่นที่	
ผูคา	านวณ									
					•					
2.00	371.00	- 93.20	0.61	373.17	ายการคำน - 353.13	าณ			จำนวน	
0.00	371.00	- 371.00	0.50	373.27	- 20.74					
		-	0.40	373.35 373.41	- 18.68 - 18.68					
		-	0.21	373.44	- 17.74					
		-	0.20	373.46	- 0.94		•			
		-	0.15	373.47 373.49	- 9.34 - 9.34					
	4	-	0.05	373.46	- 9.34					
			0.00	373.30	- 9.33					
			-0.20	371.00 371.00	- 37.10					
					-					
å a			20	d	-					
	(ตร.ม.)	3.61	พ่น	ที่ (ตร.ม.)	0.99	3.61-0.99	2.62			
ซอง	เระบายทร	าย								
	373.00		N T		,					
	372.00	0 0E 00E 1070	2		3711,1372					
	371.00	į č	j			22.03/78.88				
	370.00	Č	5		-	22.33				
	369.00	-0.50	0.00	0.50 1.	00 1.50	2.00 2.50	3.00	3.50 4.00		
	-1.00	*0.50	0.00	0.30	1.30	2.00 2.30	3.00	3.30 4.00		
ระยะ(ม.)	ระดับ	พื้นที่(ตร.ม.)		ความกว้าง	เช่องระบาย	มทราย =1.00 * 2		2.00 ม.		
-0.35	372.00		=(iมเหล็ก)*ความยา	G =(2	1.19-0.51)*2	3.36	
1.00	372.00	251.10								
2.22	370.88	227.48								
2.22	370.18	0.78								
1.00	371.10	- 226.83								
-0.35	371.10	- 250.49								
-0.35	372.00	0.16								
		-								
		-								
		-								
		-								
		-								
		-								
		-								
		-				รวมปร	เมาตรค	อนกรีตล้วนปนหินใหญ่	164.52	ลบ.ม.
พื้นที่	์ (ตร.ม.)	2.19					ขอเป็น		165.00	ลบ.ม.

งานโครงการ	ฝายน้าบง		แบบเลขที่		
ที่ตั้ง				แผ่นท็	i
ผู้คำนวณ					
•					

	รายการคำนวณ	จำนวน	
านคอน	กรีตหยาบรองพื้น		
	กำแพงด้านหน้า 2 ด้าน		
	พื้นกำแพงด้านหน้า 2 ด้าน		
	สูตร = L3*(ฐานกำแพงตามขวางด้านหน้า+ฐานกำแพงตามยาวด้านหน้า)*0.05*2		
	=2.60*(7.80+9.22)*0.05*2	4.43	ลบ.ม.
	กำแพงด้านท้าย 2 ด้าน		
	พื้นกำแพงด้านท้าย 2 ด้าน		
สูตร	= L4*(ฐานกำแพงตามขวางด้านท้าย+ฐานกำแพงตามยาวด้านท้าย)*0.05*2		
	= 2.00*(6.30+6.50)*0.05*2	2.56	ลบ.ม.
	รวมปริมาตร งานคอนกรีตหยาบรองพื้น	6.99	ลบ.ม.
	ขอเป็น	7.00	ลบ.ม.
พื้นที่ต่อ	รื้อไม้แบบ		
	คีย์หน้า		
สูตร	= a1*L1*2		
	= (1.50*34.00)*2.00	102.00	ตร.ม.
	คีย์ตัวฝาย		
	สูตร =(ล2+0.30)*L2*2		
	= 1.8*23.60*2.00	84.96	ตร.ม.
	คีย์ท้าย		
สูตร	=a4*L5*2		
	= 1.50*31.60*2	94.80	ตร.ม.
	กำแพงด้านหน้า 2 ด้าน		
	พื้นกำแพงด้านหน้า 2 ด้าน		
สูตร =	(ฐานกำแพงตามขวางด้านหน้า+ L3+ฐานกำแพงตามยาวด้านหน้า+L3+ฐานกำแพงตามยาวด้านหน้า+(ฐานกำแพงตามขวางด้านหน้า-L3))*น		
	=(7.80+2.60+9.22+2.60+9.22+(7.80-2.60))*0.40*2	29.31	ตร.ม.
	กำแพงด้านหน้า 2 ด้าน		
	=(1.50*(\$1-\$3)+1.00)+(&3+1.50)*H1*2*2		
	=((1.50*(376.00-372.00)+1.50)+(9.60))*(3.40)*2*2	224.40	ตร.ม.
	กำแพงด้านหน้า ช่วงลาด 1:2 2 ด้าน		
	=(2*(\$1-\$9))*(H1+H2)/2*2*2		
	=((2.00*(376.00-374.20))*(3.40+2.60)/2)*2*2	43.20	ตร.ม.
	กำแพงด้านท้าย 2 ด้าน		
	พื้นกำแพงด้านท้าย 2 ด้าน		
สูตร =	(ฐานกำแพงตามขวางด้านท้าย+ L4+ฐานกำแพงตามยาวด้านท้าย+L4+ฐานกำแพงตามยาวด้านท้าย+(ฐานกำแพงตามขวางด้านท้าย-L4))*น;		
10	=(6.30+2.00+6.50+2.00+6.50+(6.30-2.00))*0.30*2	16.56	ตร.ม.

~	Place 19 109 1.9	แบบเลขที่		
งานโครงการ				
ที่ตั้ง			แผ่นที่	
ผู้คำนวณ				
	รายการคำนวณ		จำนวน 	!
	ด้านท้าย 2 ด้าน			
	(1.50*(59-58)+1.00)+(810)*H2*2*2			
	(1.50*(374.20-371.00)+1.00)+(8.00)*(2.60)*2*		89.00	ตร.ม.
ช่องระ		ราย+พื้นที่พื้นช่องระบายทราย)*2*2*3		
	=3.69*2*2*3		44.33	ตร.ม.
ตัวฝาย	= ((52-53)+1.414*(52-58)))*(ก1-(1.00*3))		
		73.50-371.00))*(20.00(-1.00*3))	85.60	ตร.ม.
	CHUTE BLOCK			
	กำหนดเป็น			
	= (0.50*0.40*0.40*2-	-0.40*0.40)*36	11.52	ตร.ม.
	0.1511			
	BASIN (6.45, 0.05) (6.40, 40.40, (6.40)	*0 40)*/40\	04.00	
	= ((0.15+0.95)/2*0.40*2+(0.40 จำนวน =20.00/0.50 กำ	~0.40))*(40) หนดเป็น = 40.00 แห่ง	24.00	ตร.ม.
		หนดเบน = 40.00 แหง มพื้นที่ต่อรื้อไม้แบบ	849.68	ตร.ม.
		กำหนดเป็น	850.00	พร.ม. ตร.ม.
ปริมาตรไม้แบง				710.041
	0.00*(0.06/2)		25.50	ຄບ.ນ.
03		เป็น	26.00	ลบ.ม.
งานหินเรียง หนา	0.30 ม.			
ด้านหน้า				
สูตร	=((1.414*H1)+0.30)*ความยาวหินเรียงด้านหน้า	1*0.30*2		
v	=((1.41*3.40)+0.30)*15.00*0.30*2		45.97	ลบ.ม.
ด้านท้าย				
สูตร	=((1.414*H2)+0.30)*ความยาวหินเรียงด้านท้าย	ı*0.30*2		
Ü	=((1.41*2.60)+0.30)*20.00*0.30*2		47.72	ลบ.ม.
		รวม	93.69	ลบ.ม.
		ขอเป็น	94.00	ลบ.ม.
งานกรวดทรายร	งพื้นหินเรียง หนา 0.10 ม.			
ด้านหน้า				
สูตร	=((1.803*H1)+0.30)*ความยาวหินเรียงด้านหน้	1*0.10*2		
-	-((1 80*3 40) + 0 30)*15 00*0 10*2		10.20	29191

งานโครงการ ^{ฝ่ายน้ำบง}		แบบเลขที่ 		
ที่ตั้ง			แผ่นที่	
ผู้คำนวณ	รายการคำนวณ รายการคำนวณ สุทร = ((1.803*H2)+0.30)*ความยาวหินเรียงด้านท้าย*0.10*2	_		
,	รายการคำนวณ รายการคำนวณ ค้านห้าย สูตร = ((1.803*H2)+0.30)*ความยาวหินเรียงด้านห้าย*0.10*2 = ((1.80*2.60)+0.30)*20.00*0.10*2 รวม ของเป็น งลวด GABION ขนาด 1.00*2.00*0.50 ม. พื้นด้านเหนือน้ำตามขวาง = 20 / 1 *1 = 20 กล่อง สักต์ นะเหนือน้ำตามขวาง = 2 กล่อง ลาด = ((1.414*H1)+1.00)/1.00*2.00*2 = 23 กล่อง รวมกล่อง = 45 กล่อง สาด = ((1.414*H2)+1.00)/1.00*4*2 = 45 กล่อง รวมกล่อง = 89 กล่อง ชองเป็น หินใส่กล่องลวด GABION ขนาด 1.00*2.00*0.50 ม. - ปริมาตรหินใส่กล่อง GABION = 135*2.00*1.00*0.50 ม. = 135*1.00*2.00 เมื่อส่วนทาบต่อ 10% ของเป็น เแผ่นโยสังเคราะห์รองพื้นกล่องลวด GABION ขนาด 1.00*2.00*0.50 ม. = 135*1.00*2.00			
	รายการคำนวณ		จำนวน	ļ
ด้านท้าย				
สูตร =((1.803*H2)+	0.30)*ความยาวหินเรียงด้า	นท้าย*0.10*2		
=((1.80*2.60)	+0.30)*20.00*0.10*2		19.95	ลบ.ม.
		รวม	39.24	ลบ.ม.
I		ขอเป็น	40.00	ลบ.ม.
กล่องลวด GABION ขนาด 1.00*2.	00*0.50 ม.			
		= 20 กล่อง		
พื้นด้านเหนือน้ำตามยาว =	2 กล่อง			
		.00*2.00*2		
รวมกล่อง =	45 			
*	20 / 1 *0	40 0000		
		= 40 กลัยง		
		NN*4*2		
		00 4 2		
			134.71	กล่อง
		ขอเป็น	135.00	กล่อง
งานหินใส่กล่องลวด GABION ขนาเ	า 1.00*2.00*0.50 ม.			
- ปริมาตรหินใส่กล่อง GABION	= 135*2.00*1.00*0.	50	135.00	ลบ.ม.
		ขอกำหนดเป็น	135.00	ลบ.ม.
งานแผ่นใยสังเคราะห์รองพื้นกล่องส	ลวด GABION ขนาด 1.00)*2.00*0.50 ม.		
	= 135*1.00*2.00		270.00	
		เผื่อส่วนทาบต่อ 10%	27.00	
		ขอเป็น	297.00	ตร.ม.
เสาคอนกรีตเสริมเหล็ก				
ฝั่งซ้าย				
			15.00	ต้น
ฝั่งขวา				
=60/4			15.00	ต้น
אַ	a	ขอเป็น	30.00	ต้น
ไม้นั่งร้านและสะพานลำเลียงคอ				
**	00 ม.			
1. ไม้นั่งร้านและสะพานลำเลียงคอนก		"*0"aico 1 00 ai 1 00*2 00 0 00 -		
ไม้ตั้งขนาด 2"*4"สูง 2.80 *6 ไม้นอนขนาด 11/2"*3" ยาว		*8"ยาว 1.00 ม. =1.00*3.00 =3.00 ม.		
ไม่นอนขนาด 11/2 "3 - ยาม ให้หอหาหาด 11/2"*3" ยาวเ				

งานโครงการ	ฝายน้าบง	แบบเลขที่		
ที่ตั้ง			แผ่นที่	
ผู้คำนวณ				

	รายการคำนวณ			จำนวน	l
5	วมไม้ตั้งขนาด2"*4" = 18.00 ม.				
57	มไม้นอนขนาด11/2*3 = 22.40ม.				
ปริมาตรไม้แบบ 1"*8" = 1*8*3.00				0.02	
. ปริมาตรไม้แบบ 2"*4" = 2*4*18.				0.09	
ปริมาตรไม้แบบ 11/2"*3" =1.5*3 ³ รวมปริมาตรไม้นั่งร้าน	22.40*0.000645			0.07	
= (0.02+0.09+0.06)*ความยาวก	ำแพงทั้งหมด				
= (0.02+0.09+0.06)*((1.50*(51	-53)+1.00)*2)+((ย3+ย7+ย10)*2)-	+((1.50*(58-59)+	1.00)*2)	7.70	
= 44.44 ม.			ขอเป็น	8.00	
ไร	ม้นั่งร้านและสะพานลำเลียงคอนกรีต	ใช้ 2 ครั้ง		4.00	ลบ.
JBBER WATER STOP TYPE "B"					
พื้นด้านหน้าตามขวาง = (ก	11+0.40)*2			40.80	
พื้นด้านหน้าตามยาว = (ย	3+0.40)*4			33.60	
กำแพงด้านหน้า = (H	11+0.20)*2*2			14.40	
ตัวฝาย = ((52-53)+(1.414*(52-58)+0.50))*3				
=((:	373.50-372.00)+(1.414*(373.50-3	371.00)+0.50))*3	3	16.61	
กำแพงด้านท้าย = (H	H2+0.20)*2+(((H1+H2)/2)+0.20)*	2		12.00	
พื้นด้านท้ายตามขวาง = (ก	1+0.40)*2			40.80	
₽	110+0.20)*4			32.80	
	,		รวมทั้งหมด	191.01	
		เผื่อส่วน	ทาบต่อ 10%	19.10	
		37.007.00	รวมทั้งหมด	210.11	
			ขอเพียง	210.00	ม
ASTIC FILLER ขนาดกว้าง 1.20ม.	ยาว 2.10 ม.หนา 0.01ม.				
พื้นด้านหน้าตามขวาง =	ะ (ก1+0.40)*น1*2			12.24	
พื้นด้านหน้าตามยาว =	(ย3+0.40)*น1*4			10.08	
	(H1+0.20)*(u9+u11)/2*2*2			3.60	
	414*(ร2-ร8)+0.50))*3*(พท.ค.ล้วน	/2)			
=((373.50-37	2.00)+(1.414*(373.50-371.00)+0	.50))*3*(พท.ค.ล้ว	น/2)	29.97	
	(H2+0.20)*2+(((H1+H2)/2)+0.2			7.20	
ν	(n1+0.40)*u6*2			18.36	
P .	(810+0.20)*(u6+u8)/2*4			12.30	
TWITTER THOUTEN THE	(01010.20) (00100)/2 4		รวม	93.75	
		1 แผ่น =1.20			
	รวม ELASTIC FILLER ทั้งหมด		2.10	2.52	
				37.20	

งานโครงการ ฝ่ายน้ำบง	แบบเลขที่				
- ที่ตั้ง	_		แผ่นที	į,	
ู้ ผู้คำนวณ					
					
รายการคำนวณ	l		٩	ำนวน	Į
ดินลูกรัง					
ดินลูกรังคันดินตัวฝ่าย					
ด้านหน้าและด้านท้ายฝั่งขวา					
=5.00*20.00*0.20*2			4	0.00	ลบ.ม.
ด้านหน้าและด้านท้ายฝั่งซ้าย					
=5.00*20.00*0.20*2			4	0.00	ลบ.ม.
			8	80.00	ลบ.ม.
	ขอกำหนดเป็น	ŀ	8	80.00	ลบ.ม.
ค่าซื้อดินลูกรัง		F			
=ปริมาตรดินลูกรัง*1.60					
= 80.00*1.60			12	28.00	ลบ.ม.
	ขอกำหนดเป็น	-	12	28.00	ลบ.ม.
งานรูระบายน้ำซึม ตามแบบมาตรฐานหมายเลข มม04-00	1	F			
กรวดหยาบ			0.09		ลบ.ม.
ทรายหยาบ			0.15		ลบ.ม.
ท่อ พีวีซี. ขนาด ศก. 2"			0.8		ม.
ปลั๊ก พีวีซี. ขนาด 2"			1.00		อัน
กำหนดให้คนงาน 1 คน ขุดดินใส่กรวดทรายพร้อมบดอั	วัดแน่นปูแผ่นใยกรองน้ำ ตัดต่อท่อ พีวีซี.				
้ และบากก้างปลาได้ปริมาณงานรูระบายน้ำซึม 3 แห่งต่อวัน	รวมทั้งหมด	=	1	8.00	แห่ง
		F			
งานเสาและราวกันตก				1.00	แห่ง
งานสูบน้ำระหว่างก่อสร้าง					
ความยาวทำนบดินด้านเหนือน้ำ 20 ม.					
ความยาวทำนบดินด้านท้ายน้ำ 20 ม.					
อัตราการซึมด้านท้ายน้ำ (7ลบ.ม./ม./วัน)					
อัตราการซึมด้านเหนือน้ำ (8ลบ.ม./ม./วัน)					
ระยะเวลาการซึม 150 วัน					
= (200.00*7.00+20.00*8.00) 300					
=150*300		45	5,000.00	ลบ.:	
งานบันไดลิง		4		2.00	ଫ୍ର '
งานช่องระบายทราย		1		2.00	แห่ง

	ท่อเหล็กอาบสังกะสี ขนาด ศก. 2" (รัว	rมกนตก)	1		1		1	
ที่	ใช้ที่	ความยาว	ยาว/ ช่วง	จำนวนที่ใช้ (ชิ้น/ช่วง)		จำนวน ที่ใช้	รวม (ท่อน)	จำนวนที่ใช้ (ท่อน)
(1)	(2)	(3)	(4)	(5) =	(6)	(7)	(8) =	(9) =
(-)	(=)	(0)	(.,	(3)/(4)	(6)	(.,	(5)*(6)*(7)	6/(4)
1	กำแพงปีกหน้า Jointยาว 7.00 ม. 2 ฝั่ง	7.00	_	7.00	2	3	42.00	7.00
2	กำแพงปีกหลังJoint ยาว 5.80 ม.	5.80	_	6.00	2	3	36.00	6.00
3	กำแพงด้านหน้า Joint ยาว 9.50 ม.	9.50	-	10.00	2	3	60.00	10.0
4	กำแพงช่วง Joint (1:2) ยาว 3.60 ม.	3.60	-	4.00	2	3	24.00	4.00
5	กำแพงด้านหลัง Joint ยาว 8.00 ม.	8.00	-	8.00	2	3	48.00	8.00
				70.00				
		40	เวม					35.00
	ท่อเหล็กอาบสังกะสี ขนาด ศก. 1.5" (ร	ราวกับตก)		จำนวนที่ใช้ =			35.00	ท่อบ
	7100711110 7011111011 020 77 77 71	, 1011207111)		รวม			35.00	
				เผื่อการตัดต่อ	เชื่อมสูญเสีย	១ 10%	3.50	
					4 0		39.00	
	ท่อเหล็กอาบสังกะสี ขนาด ศก. 1.5" (ร	กวสะพาน)					30.00	ท่อน
						รวม	69.00	ท่อน
เสามม			4	- ต้น				
เสาริม			4	= ต้น				
ความยา	วกำแพงด้านหน้าตามขวาง			=				
	= 1.50*(51-53)+1.00*2	14.00	10	- ต้น				
ความยา	วกำแพงด้านท้ายตามขวาง			=				
	= 1.50*(59-58)+1.00*2	11.60	8	= ต้น				
ความยา	วกำแพงตามน้ำ			=				
	=ย3+1.20+(2.236*2)+ย10*2	43.34	29	_				
	รวมจำนวนต้น		47	ต้น =				
ปริมาตร	รเสาริม			- -				
	(0.13+0.15)/2*(0.13+0.15)/2*0.90*4	.00	0.07	ລບ.ນ. -				
ปริมาตร	,	••		_				
ıe	(0.13+0.15)/2*(0.13+0.15)/2*0.90*4	.00	0.07	ຄນ.ນ. -				
ปรมาตร	รเสากลาง							
	(0.13+0.15)/2*(0.13+0.15)/2*0.90*4			ลบ.ม.				
		รวม #REF!		ลบ.ม. - ลบ.ม.				
역 역 ·	รื้อไม้แบบ	#NEF!	1.00	ย∩.ฟ. =				
พนฟติอ	รอเมแบบ 0.15*0.15*0.90*8+0.10*0.10*0.90*5	5.00	0.66	- ตร.ม.				
ໄນ້ແບບ				=				
	=พื้นที่ต่อรื้อไม้แบบ*0.06/2		0.02	ลบ.ม.				

ที่	ใช้ที่	ความยาว	ยาว/	จำนวนที่ใช้ (ชิ้น/ช่วง)			รวม (ท่อน)	จำนวนที่ใช้ (ท่อน)
(1)	(2)	(3)	(4)	(5) =	(6)	 (7)	(8) =	(9) =
				(3)/(4)			(5)*(6)*(7)	6/(4)
1	สะพาน Jointยาว 30.40 ม. 2 ด้าน	20.50		21.00	2	3	126.00	21.00
2	เสา ยาว 1.00 ม.	1.00	-	1.00	2	20	40.00	6.00
				42.00				
		-	รวม					27.00
	ท่อเหล็กอาบสังกะสี ขนาด ศก. 1.5"	(ราวกันตก)		จำนวนที่ใช้ =			27.00	ท่อน
				รวม	- الم		27.00	
				เผื่อการตัดต่อ	เชื่อมสูญเสีย	ย 10%	2.70	
							30.00	ท่อน

งานโครงการ ฝ่ายน้ำบง	แบบเลขที่	0	
ที่ตั้ง		แผ่นที่	
ผู้คำนวณ			
		T	
รายการคำนวณ		ปริมาตร	ĭ
_1. กิจกรรมเบื้องต้น		4.00	1.
1.1 ป้ายชื่อโครงการ1.2 ป้ายทางเข้าโครงการ		1.00	แห่ง
1.2 ปายทางเขาเครงการ		1.00	แห่ง

งานโค	รงการ	แบบเลขที่	0	
ที่ตั้ง			แผ่นที่	
ผู้คำน				
พูพาน	Jen			
	 รรมตัวฝาย			
	งานผันน้ำระหว่างก่อสร้าง			
	2.1.1 งานทำนบชั่วคราว		1.00	แห่ง
	2.1.2 งานขุดดินทางผันน้ำ		600.00	ลบ.ม.
2.2	งานดินขุดด้วยเครื่องจักร ตัวฝาย		4,130.00	ลบ.ม.
2.3	้ งานดินถมบดอัดแน่นด้วยเครื่องจักร ตัวฝาย		3,960.00	ลบ.ม.
2.4	งานดินขุดด้วยแรงคน		741.00	ลบ.ม.
2.5	งานดินถมบดอัดแน่นด้วยแรงคน		744.00	ลบ.ม.
2.6	งานคอนกรีตเสริมเหล็ก		198.00	ลบ.ม.
2.7	งานคอนกรีตล้วนปนหินใหญ่		165.00	ลบ.ม.
2.8	งานคอนกรีตหยาบรองพื้น		7.00	ลบ.ม.
2.9	พื้นที่ต่อ-รื้อไม้แบบ		850.00	ตร.ม.
2.10	ไม้แบบ		26.00	ลบ.ม.
2.11	งานหินเรียง หนา 0.30 ม.		94.00	ลบ.ม.
2.12	งานกรวดทรายรองพื้นหินเรียง		40.00	ลบ.ม.
2.13	กล่องลวด GABION ขนาด 2.00*1.00*0.50 ม.		135.00	กล่อง
2.14	งานหินใส่กล่องลวด GABION ขนาด 1.00*2.00*0.50 ม.		135.00	ลบ.ม.
2.15	งานแผ่นใยสังเคราะห์รองพื้นกล่องลวด GABION ขนาด 1.00*2.00*0.50 ม.		297.00	ตร.ม.
2.16	เสาคอนกรีตเสริมเหล็ก		30.00	ต้น
2.17	ไม้นั่งร้านและสะพานลำเลียงคอนกรีต		4.00	ลบ.ม.
2.18	RUBBER WATER STOP TYPE "B"		210.00	ม.
2.19	ELASTIC FILLER ขนาดกว้าง 1.20ม.ยาว 2.10 ม.หนา 0.01ม.		94.00	ตร.ม.
2.20	ดินลูกรังบดอัดแน่น		80.00	ลบ.ม.
2.21	ค่าซื้อดินลูกรัง		128.00	ลบ.ม.
2.22	งานรูระบายน้ำซึม ตามแบบมาตรฐานหมายเลข มม04-001		18.00	แห่ง
2.23	งานเสาและราวกันตก		1.00	แห่ง
2.24	งานสูบน้ำระหว่างก่อสร้าง		45,000.00	ลบ.ม.
2.25	งานบันไดลิง		2.00	แห่ง
2.26	งานช่องระบายทราย		2.00	แห่ง

ตารางแสดงระดับและมิติต่าง ๆ ของกิจกรรมตัวฝาย

ฝายน้าบง										แบบเลขที่							
น1	น2	น3	น4	น5	น6	น7	น8	น9	น10	น11	น12	น13	น14	ล1	ล2	ล3	ล4
0.30	0.30	0.30	0.30	0.45	0.45	0.30	0.30	0.20	0.40	0.30	0.30	0.30	0.20	1.50	1.50	1.50	1.50
ย2	ย3	ย7	ย9	ย10	ย15	ย16	ย17	ย18	51	52	53	54	55	56	59	58	512
4.00	8.00	3.02	4.00	8.00	0.15	0.05	0.611	0.327	376.00	373.50	372.00	372.20	370.55	-	374.20	371.00	372.30
ก1	ก2	ก6	ก3	ก4	ก5	ก7	ก11	ก12	ก14	ก15	พท.ค.ล้วน	คล้วน2	ก16	ก17	ก18	ผลรวม ก4	ผลรวม ก5
20.00	0.80	0.50	1.50	10.00	10.00	1.20	-	3.00	-	0.25	3.61	-	0.25	0.25	0.25	20.00	20.00
L1	L2	L3	L4	L5	L6	ส1	ส2	AB1	AB2	AB3	คสล1	จำนวนG	ABION	ความยาวรา	วมหินเรียงด้านหน้า	ความยาวรวม	หินเรียงด้านท้าย
34.00	23.60	2.60	2.00	31.60	=	0.25	0.35						135.00		15.00		20.00
ฐานกำแพงตา	มขวางด้านหน้า	ฐานกำแพงตาม	ยาวด้านหน้า	ฐานกำแพงตา	มขวางด้านท้าย	ฐานกำแพงตา	มยาวด้านท้าย				ลาดด้านหน้าฝั่งซ้าย	มและลาดด้านข้าง อ	าคารปากคลองส่	งน้ำชนิด "ก"		ลาดด้านท้ายเ	ไ่งซ้าย
	7.80		9.22		6.30		6.50				ลาดด้านหน้าฝั่งขวา	และลาดด้านข้าง อ	าคารปากคลองส่ง	งน้ำชนิด "ก"		ลาดด้านท้ายเ	ปั่งขวา
													หลังเ	คัน		หลั	กังคัน
														รวม	-		รวม

ตารางแสดงระดับและมิติต่าง ๆ ของอาคาร ทรบ. ปากคลอง (ตามแบบหมายเลข 159400)

BA	BB	Ltu	Lc	Ltd	Hhu	h1	h2	1:Z	t1	t2
2.00	1.30	3.10	19.00	-	2.05	0.75	0.75	1.50	0.20	0.20
D	R									
1.00	0.23									

ตารางแสดงระดับและมิติต่าง ๆ ของอาคาร ทรบ. ปากคลอง (ตามแบบหมายเลข 159400)

BA	BB	Ltu	Lc	Ltd	Hhu	h1	h2	1:Z	t1	t2
2.00	1.30	3.10	28.00	-	2.05	0.75	0.75	1.50	0.20	0.20
D	R									
1.00	0.23									

สิ่งที่ต้องดูคีย์ด้วย	เมื่อเพราะไม่มี	Data		
ช่องระบายทราย	CHUTE BLOC	K	อาคารเชื่อมต่อ	ท้าย Buffled
ตัวฝาย	BASIN	ไม้นั่งร้าน	Gabion	
เสา คสล.	กำแพงกันทราย	ยปากทรบ.	คำนวณ Coordir	nete ทั้งหมดด้วย
ทรบ.	Rubber	ทรบ.		
- บันได คสล. ลาด 1:2	Elastic	เสาและราวกันต	ก	

-	
H1	H2
3.40	2.60
พอกมุม	
0.01	
-	