

市道 菅田本線				数量総括表			
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	計算過程数値	設計計上数値	摘 要
土 工				式		1.0	
	残土処分		土砂	m3	17.1	20	
	法面整形工	盛土法面整形		m2	2.0	2	
法面工				式		1.0	
	法面保護工	盛土法面保護工		m2	2.0	2	
重力式擁壁工				式		1.0	
	作業土工	床 掘	土砂	m3	73.3	70	
		埋 戻	C	m3	38.3	40	
		基面整正	土砂	m2	30.5	30	
	2号重力式擁壁						
		コンクリート	18N/mm2	m3	5.6	6	
		型 枠		m2	12.7	13	
		基礎碎石	RC-40 t=15cm	m2	6.5	7	
	3号重力式擁壁						
		コンクリート	18N/mm2	m3	34.5	35	
		型 枠		m2	83.0	83	
		基礎碎石	RC-40 t=20cm	m2	31.6	32	
		水抜パイプ	VU φ 150	m	2.5	3	
		土砂流出防止網	300×300	枚	3.0	3	
		目地材	t=10mm	m2	1.5	2	
排水工				式		1.0	
	作業土工	床 掘	土砂	m3	75.8	80	
		埋 戻	C	m3	64.5	60	
		基面整正	土砂	m2	9.5	10	
	管渠工	重圧管	D800	m	11.2	11	
	吐口工	吐口工		箇所	1.0	1	

[illegible]

土工配分表

土量変化率（土砂）C＝ 0.9

土量変化率（土砂）L＝ 1.2

掘削工(地山量)		
掘削		0.0
掘削(現菅田本線)		59.5
合計		59.5

盛土工・作業土工			
項目	種別	地山量	盛土量
路床盛土(現菅田本線)		86.4	77.8
路肩盛土(現菅田本線)		2.7	2.4
埋戻C(重力式擁壁)		42.6	38.3
埋戻C(排水工)		71.7	64.5
埋戻(菅田3工区)		14.4	13.0
合計		217.8	

流用土(地山量)＝ 217.8

作業土工(地山量)		
床掘(重力式擁壁)		73.3
床掘(排水工)		75.8
床掘(菅田3工区)		26.3
合計	土砂	175.4

残土＝175.4+59.5-3.4-217.8＝ 13.7

残土＝13.7

※地山量＝(盛土量)／0.9 道路

※地山量＝(盛土量)／1.0 河川

残土処理(地山量)		
土砂	13.7+3.4	＝ 17.1

計 17.1

流用土(ほぐし)	4.0
----------	-----

大型土のう				
細目	個数		地山量	ほぐし量
礫質土	2.0	仮締切	1.7	2.0
礫質土	2.0	沈砂池	1.7	2.0
合計	4.0		3.4	4.0

※地山量：V＝(ほぐし量)／1.2

※大型土のう：V＝ 1.0(m3/袋)

残土処理(地山量)	
土砂	3.4

[illegible]

[illegible]

計第	一	表
----	---	---

重力式擁壁工

数量集計表

[illegible]

計第	一	表
----	---	---

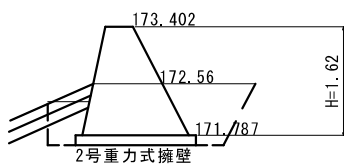
作業土工（重力式擁壁）

数量計算書

[illegible]

(土工横断面图)

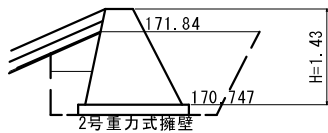
NO. 6+15. 830



H=1. 62
E (SE) = 2. 5
Fu (C) = 1. 0
K = 1. 7

DL=170. 00

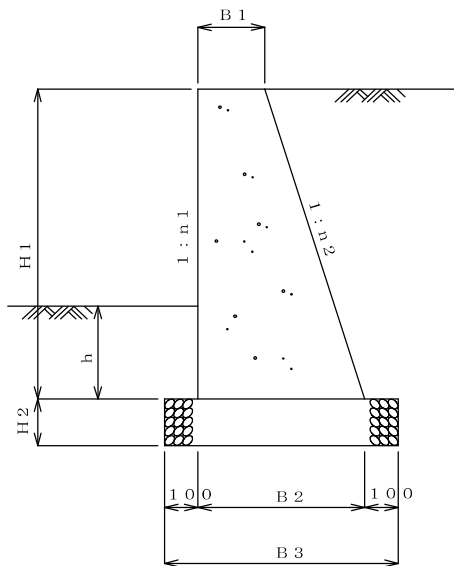
NO. 6+14. 180



H=1. 43
E (SE) = 3. 3
Fu (C) = 1. 9
K = 1. 6

DL=170. 00

2号重力式擁壁 (左側)



コ	ン	ク	リ	ー	ト	$(B1+B2)/2*H1$
型					枠	$\sqrt{1+n1^2*H1}+\sqrt{1+n2^2*H1}$
基	礎	砕	石			B3

断面数量表

[illegible]

測 点	距 離 (m)	コンクリート			型 枠			基礎砕石					
		断面積	平均断面積	立 積 (m3)	長 さ	平均長さ	面 積 (m2)	長 さ	平均長さ	面 積 (m2)			
NO.6+14.180		1.288			3.057			1.601					
NO.6+15.830	3.90	1.567	1.428	5.57	3.463	3.26	12.71	1.734	1.668	6.51			
計	3.90			5.57			12.71			6.51			
				5.6			12.7			6.5			

測 点	距 離 (m)	直面積			地上面積			備 考
		高 さ	平均高さ	面 積 (㎡)	高 さ	平均高さ	面 積 (㎡)	
NO.6+14.180		1.43			0.00			
NO.6+15.830	3.90	1.62	1.525	5.95	0.85	0.425	1.66	
計	3.90			5.95			1.66	

① 擁 壁

$$\text{平均H} = \frac{\text{(直面積)}}{\text{(距離)}} = \frac{5.95}{3.90} = 1.53 \text{ m}$$

② 水抜パイプ

$$\text{平均H} = \frac{\text{(地上面積)}}{\text{(距離)}} = \frac{1.66}{3.90} = 0.43 \text{ m}$$

水抜面積(地上面積)

$$A = \text{(別紙計算書より)} = 1.66 \text{ m}^2$$

水抜ヶ所数

$$\frac{\text{(水抜面積)}}{7.0 \text{ (7m2に1ヶ所)}} = 0.2$$

$$= 0 \text{ ヶ所}$$

水抜パイプの長さ

$$\text{平均H} \times \text{勾配} + \text{B1} \times \text{(水抜ヶ所数)}$$

$$(0.43 \times 0.70 + 0.400) \times 0 = 0.0 \text{ m}$$

③ 土砂流出防止網

$$= 0 \text{ 枚}$$

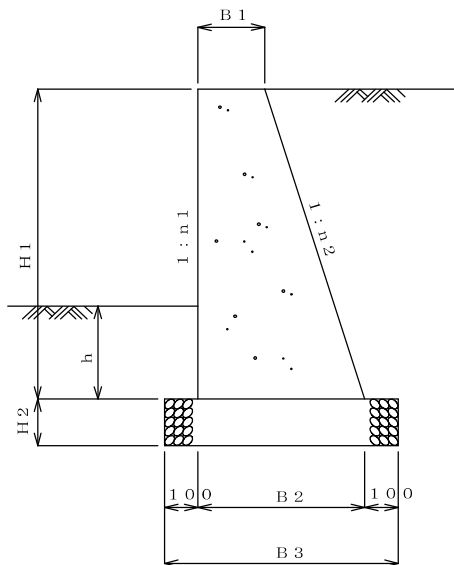
④ 目 地 材

$$\text{目地材ヶ所数 (10mに1ヶ所)} = \frac{3.9}{10.0} = 0 \text{ ヶ所}$$

$$\text{平均断面積(平均H*1/2*((n1+n2*平均H+B1)+B1))} = 1.43 \text{ m}^2$$

$$\text{(平均断面積) (目地材ヶ所数)} = 1.43 \times 0 = 0 \text{ m}^2$$

3号重力式擁壁 (左側)



コ	ン	ク	リ	ー	ト	(B1+B2)/2*H1
型					枠	$\sqrt{1+n1^2} \cdot H1 + \sqrt{1+n2^2} \cdot H1$
基	礎	砕	石			B3

断面数量表

[illegible]

測 点	距 離 (m)	コンクリート			型 枠			基礎砕石					
		断面積	平均断面積	立 積 (m3)	長 さ	平均長さ	面 積 (m2)	長 さ	平均長さ	面 積 (m2)			
NO.6+15.830		1.261			3.329			1.357					
EC-4	1.70	1.296	1.279	2.17	3.390	3.36	5.71	1.371	1.364	2.32			
BC-5	6.60	1.440	1.368	9.03	3.637	3.514	23.19	1.427	1.399	9.23			
NO.7+9.260	5.60	1.564	1.502	8.41	3.843	3.74	20.94	1.473	1.45	8.12			
SP-5	3.00	2.140	1.852	5.56	4.706	4.275	12.83	1.669	1.571	4.71			
計	16.90			25.17			62.67			24.38			
				25.2			62.7			24.4			

測 点	距 離 (m)	直面積			地上面積			備 考
		高 さ	平均高さ	面 積 (㎡)	高 さ	平均高さ	面 積 (㎡)	
NO.6+15.830		1.62			0.85			
EC-4	1.70	1.65	1.635	2.78	0.55	0.700	1.19	
BC-5	6.60	1.77	1.710	11.29	0.63	0.590	3.89	
NO.7+9.260	5.60	1.87	1.820	10.19	0.70	0.665	3.72	
SP-5	3.00	2.29	2.080	6.24	1.29	0.995	2.99	
計	16.90			30.50			11.79	

① 擁 壁

$$\begin{array}{c} \text{(直面積)} \quad \text{(距離)} \\ \text{平均H} = 30.50 \quad \diagdown \quad 16.90 \quad = \quad 1.80 \quad \text{m} \end{array}$$

② 水抜パイプ

$$\begin{array}{c} \text{(地上面積)} \quad \text{(距離)} \\ \text{平均H} = 11.79 \quad \diagdown \quad 16.90 \quad = \quad 0.70 \quad \text{m} \end{array}$$

水抜面積(地上面積)

$$A = \text{(別紙計算書より)} = 11.79 \quad \text{m}^2$$

水抜ヶ所数

$$\begin{array}{c} \text{(水抜面積)} \\ 11.79 \quad \diagdown \quad 7.0 \quad \text{(7m2に1ヶ所)} \quad = \quad 1.7 \\ = \quad 2 \quad \text{ヶ所} \end{array}$$

水抜パイプの長さ

$$\begin{array}{c} \text{平均H} \quad \text{勾配} \quad \text{B1} \quad \text{(水抜ヶ所数)} \\ (\quad 0.70 \quad * \quad 0.47 \quad + \quad 0.400 \quad) * \quad 2 \quad = \quad 1.5 \quad \text{m} \end{array}$$

③ 土砂流出防止網

$$= 2 \quad \text{枚}$$

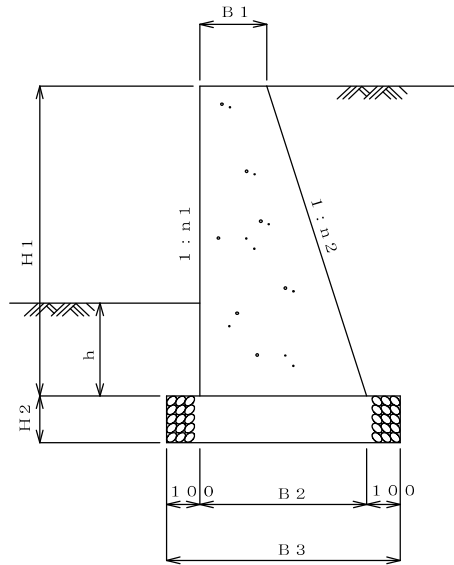
④ 目 地 材

$$\text{目地材ヶ所数 (10mに1ヶ所)} = 16.9 \quad / \quad 10.0 = 1 \quad \text{ヶ所}$$

$$\text{平均断面積(平均H*1/2*((n1+n2*平均H+B1)+B1))} = 1.48 \quad \text{m}^2$$

$$\begin{array}{c} \text{(平均断面積)} \quad \text{(目地材ヶ所数)} \\ 1.48 \quad * \quad 1 \quad = \quad 1.48 \quad \text{m}^2 \end{array}$$

3号重力式擁壁 (横断管復旧部)



コ	ン	ク	リ	ー	ト	$(B1+B2)/2*H1$
型					枠	$\sqrt{1+n1^2*H1}+\sqrt{1+n2^2*H1}$
基	礎	砕	石			B3

断面数量表

[illegible]

測 点	距 離 (m)	コンクリート			型 枠			基礎碎石					
		断面積	平均断面積	立 積 (m3)	長 さ	平均長さ	面 積 (m2)	長 さ	平均長さ	面 積 (m2)			
NO.8+0.7		2.305			4.932			1.721					
EC-5	0.40	2.274	2.290	0.92	4.891	4.912	1.96	1.711	1.716	0.69			
NO.8+5.0	3.90	1.996	2.135	8.33	4.500	4.696	18.31	1.623	1.667	6.5			
計	4.30			9.25			20.27			7.19			
				9.3			20.3			7.2			

測 点	距 離 (m)	直面積			地上面積			備 考
		高 さ	平均高さ	面 積 (㎡)	高 さ	平均高さ	面 積 (㎡)	
NO.8+0.7		2.40			1.40			
EC-5	0.40	2.38	2.390	0.96	1.38	1.390	0.56	
NO.8+5.0	3.90	2.19	2.285	8.91	1.19	1.285	5.01	
計	4.30			9.87			5.57	

① 擁 壁

$$\text{平均H} = \frac{\text{(直面積)}}{\text{(距離)}} = \frac{9.87}{4.30} = 2.30 \text{ m}$$

② 水抜パイプ

$$\text{平均H} = \frac{\text{(地上面積)}}{\text{(距離)}} = \frac{5.57}{4.30} = 1.30 \text{ m}$$

水抜面積(地上面積)

$$A = \text{(別紙計算書より)} = 5.57 \text{ m}^2$$

水抜ヶ所数

$$\begin{aligned} & \frac{\text{(水抜面積)}}{7.0 \text{ (7m2に1ヶ所)}} = 0.8 \\ & = 1 \text{ ヶ所} \end{aligned}$$

水抜パイプの長さ

$$\begin{aligned} & \text{平均H} \quad \text{勾配} \quad \text{B1} \quad \text{(水抜ヶ所数)} \\ & (1.30 * 0.47 + 0.400) * 1 = 1.0 \text{ m} \end{aligned}$$

③ 土砂流出防止網

$$= 1 \text{ 枚}$$

④ 目 地 材

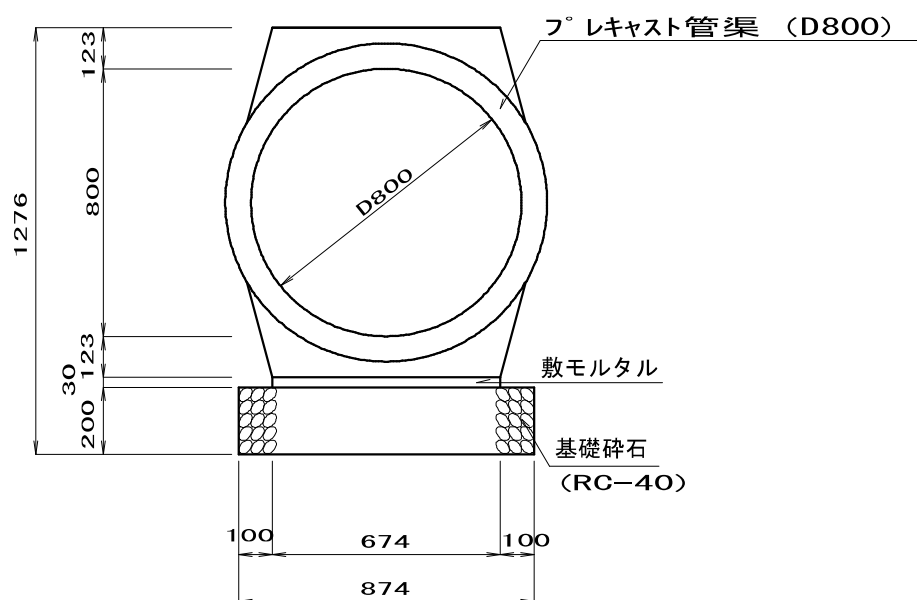
$$\text{目地材ヶ所数 (10mに1ヶ所)} = \frac{4.3}{10.0} = 0 \text{ ヶ所}$$

$$\text{平均断面積(平均H*1/2*((n1+n2*平均H+B1)+B1))} = 2.16 \text{ m}^2$$

$$\begin{aligned} & \text{(平均断面積)} \quad \text{(目地材ヶ所数)} \\ & 2.16 * 0 = 0 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

数量集計表

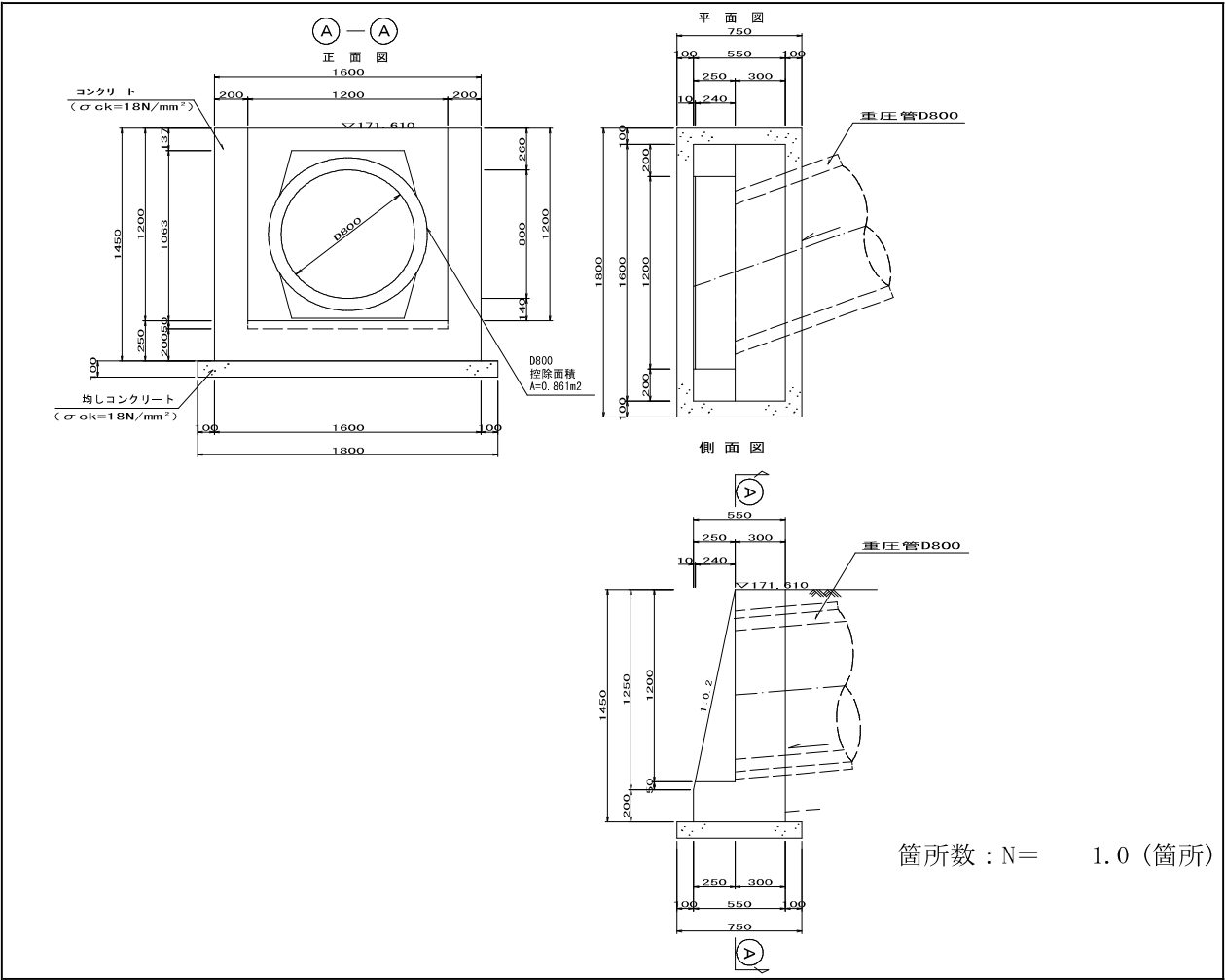
[illegible]



延長：L= 11.2 (m)

10m当り

[illegible]

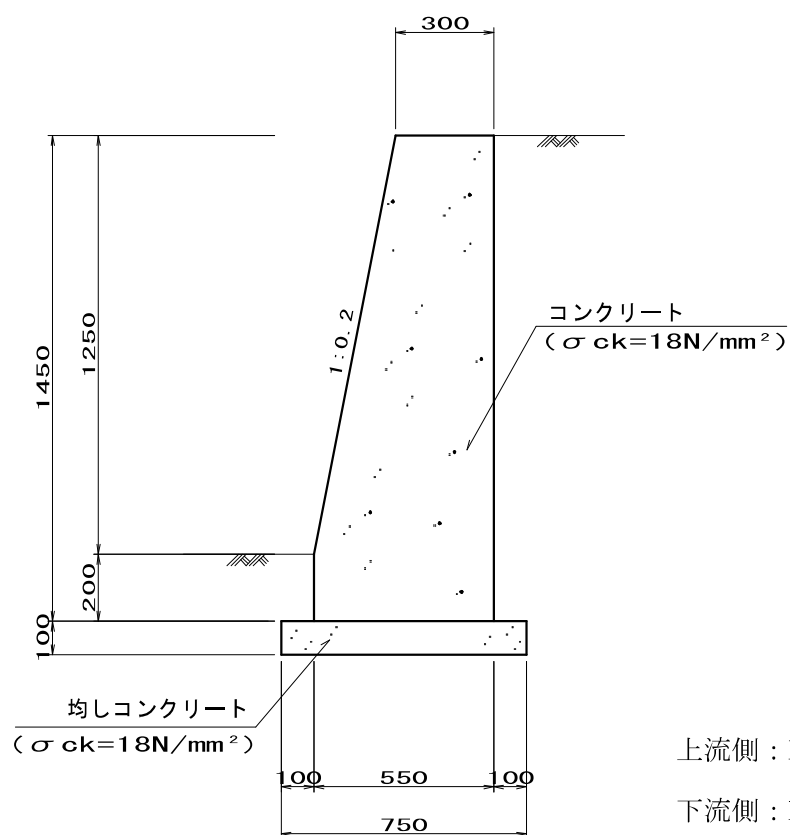


箇所数 : N= 1.0 (箇所)

1箇所当り							
名 称	規 格	計算式	単位	数量	箇所	数量	
コンクリート	18N/mm2	$1.450 \times 0.300 \times 1.600$					
		$(0.200 \times 0.250 + (0.240 + 0.250) / 2 \times 0.05) \times 1.600$					
		$0.240 \times 1.200 / 2 \times 0.200 \times 2$					
		計 $0.696 + 0.100 + 0.058$	m3	0.854	1.0	0.9	
	控除	重圧管 $\phi 800$ $0.861 \times 0.300 = 0.258$		0.258			
	控除後 数量	$0.854 - 0.258$	m3	0.596	1.0	0.6	
型 枠	一般型枠	$0.550 \times 0.200 + (0.550 + 0.300) / 2 \times 1.250 \times 2$					
		$0.240 \times 1.200 / 2 \times 2$					
		$1.200 \times 1.200 - 0.861$					
		$1.450 \times 1.600 - 0.861$					
		$1.250 \times 1.020 \times 0.200 \times 2$					
		$1.600 \times 0.200 + 0.05 \times 1.020 \times 1.200$					
		計 $1.173 + 0.288 + 0.579 + 1.459 + 0.510 + 0.381$	m2	4.390	1.0	4.4	
均し コンクリート	18N/mm2	$0.75 \times 1.80 \times 0.10$	m3	0.135	1.0	0.1	
均しコンク リート型枠	一般型枠	$(0.75 + 1.80) \times 0.10 \times 2$	m2	0.510	1.0	0.5	

数量計算書

[illegible]



上流側 : L = 0.7

下流側 : $L = 0.7$

延長：L= 1.4 (m)

10m2 当り

[illegible]

[illegible]

数量計算書

[illegible]

		水 替 対 象 施 工 数 量	
		(LWL + 30cm以下の部分とする)	
吐口工 コンクリート	m3	0.4 ÷ 4.5 m3 / 日 =	0.1
吐口部復旧工 コンクリート	m3	0.4 ÷ 4.5 m3 / 日 =	0.1
構造物とりこわし	m ³	0.8 ÷ 19 m3 / 日 =	0.2
合 計			0.4 日

