

令和7年度 防災・安全 第6号

町道土生藤井線道路改良工事

日高川町 大字 土生 地内

数 量 計 算 書

実 施 設 計 書

日 高 川 町 役 場

[illegible]

P - 2

工種	種別	細別	規格	数量	単位				備考
2号重力式擁壁工									
	本體工					タイプ1	タイプ2		
		設計タイプ1 小型擁壁	平均0.8m≦H≦1.0m	17.81	m ³	17.81			均しコンクリート
		設計タイプ2 小型擁壁	平均0.8m≦H≦1.0m	3.52	m ³		3.52		均しコンクリート
		基面整正		35.05	m ²	29.10	5.95		基礎材面積
		目地材	瀝青繊維質板 t=20mm	2.22	m ²				4箇所
復旧擁壁工									
	本體工								
		小型擁壁	平均0.8m≦H≦1.0m	0.16	m ³	0.16			均しコンクリート
嵩上工									
	既設擁壁嵩上	嵩上		13.60	m				
		コンクリート	18-8-40	0.41	m ³				10m当り 0.30 m ³
		型枠	一般型枠	4.08	m ²				3.00 m ²
		鉄筋	SD295 D13 L=200	5.41	kg				3.98 kg
		削孔	φ25 L=100	28	孔				20 孔
		目地材	瀝青繊維質板 t=10mm	0.03	m ²				1箇所当り 0.03 m ²
排水構造物工									
	本體工	縁石E1型		12.80	m				土工 L= 12.80 m
		コンクリート	18-8-40	0.76	m ³				10m当り 0.59 m ³
		型枠	一般	2.69	m ²				2.10 m ²
		敷モルタル	1:3	0.02	m ³				0.02 m ³
		基礎材	RC-40 t=10cm	7.55	m ²				5.90 m ²
		歩車道境界ブロック	平型	21	個				16.5 個
		基面整正		7.55	m ²				5.90 m ²

[illegible]

P - 3

[illegible]

[illegible]

[illegible]

士

工

土工集計表

工種		土工						作業土工				法面整形工	
		掘削		盛土				床掘		埋戻		盛土部	切土部
		オープン 土砂	路床 2.5m未満	路床 2.5m以上 4.0m未満	路床 4.0m以上	路体 2.5m未満	路体 4.0m以上	標準 土砂	1m以上 2m未満 土砂	1m以上 4m未満	1m未満	小規模 土砂	小規模 土砂
土工計算書		31.0	1.2	11.2	74.1		2.8					41.32	21.29
擁壁工	1号重力式							15.0	40.7	8.4	25.6		
	2号重力式								59.7		31.0		
排水構造物工	縁石工								1.4		1.4		
	管渠工								11.9		8.2		
昇降路工						0.7			1.9		1.2		
BP～No.2+8.00		19.8						15.0	51.9				
No.2+8.00～EP		11.2							63.7				
合計		31.0	1.2	11.2	74.1	0.7	2.8	15.0	115.6	8.4	67.4	41.32	21.29

土砂搬出 BP～No.2+8.00

19.8+15.0+51.9=

86.7

土砂搬入

(11.2+63.7)-(1.2+11.2+74.1+0.7+2.8+8.4+67.4)/0.9=

(109.3)

土工		掘削(オープン 土砂)									
位 置	中心距離	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米
BP			2.6								
BC1	2.54	(2.54)	1.5		2.05	5.2					
	0.00	0.00	0.6								
SP1	5.08	(6.13)	0.4		0.50	3.1					
EC1	5.08	(5.85)	0.3		0.35	2.0					
NO.1	7.30	(7.30)	0.2		0.25	1.8					
BC2	2.10	(2.10)	0.2		0.20	0.4					
SP2	5.66	(5.23)	0.2		0.20	1.0					
EC2	5.65	(5.17)	0.4		0.30	1.6					
NO.2	6.59	(6.59)	0.3		0.35	2.3					
NO.2+8.00	8.00	(8.00)	0.3		0.30	2.4					
NO.3	12.00	(12.00)	0.4		0.35	4.2					
NO.3+7.50	7.50	(7.50)	0.2		0.30	2.3					
NO.4	12.50	(12.50)	0.1		0.15	1.9					
EP	6.32	(6.32)	0.8		0.45	2.8					
合 計	86.32					31.0					
土工		路床盛土(2.5m未満)					路床盛土(2.5m以上4.0m未満)				
位 置	中心距離	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米
BP											
BC1	2.54	(2.54)					(2.54)				
SP1	5.08	(5.08)					(5.08)	0.00			
EC1	5.08	(5.08)					(4.74)	0.40		0.20	0.9
NO.1	7.30	(7.30)					(7.30)	0.40		0.40	2.9
BC2	2.10	(2.10)					(2.10)	0.30		0.35	0.7
SP2	5.66	(5.66)					(5.91)	0.30		0.30	1.8
EC2	5.65	(5.65)					(5.90)	0.20		0.25	1.5
NO.2	6.59	(6.59)					(6.59)	0.10		0.15	1.0
NO.2+8.00	8.00	(8.00)					(8.00)	0.00		0.05	0.4
NO.3	12.00	(12.00)					(12.00)	0.20		0.10	1.2
NO.3+7.50	7.50	(7.50)	0.0				(7.50)	0.00		0.10	0.8
NO.4	12.50	(12.50)	0.1		0.05	0.6	(12.50)				
EP	6.32	(6.32)	0.1		0.10	0.6	(6.32)				
合 計	86.32					1.2					11.2

“*”は平均せずを示す

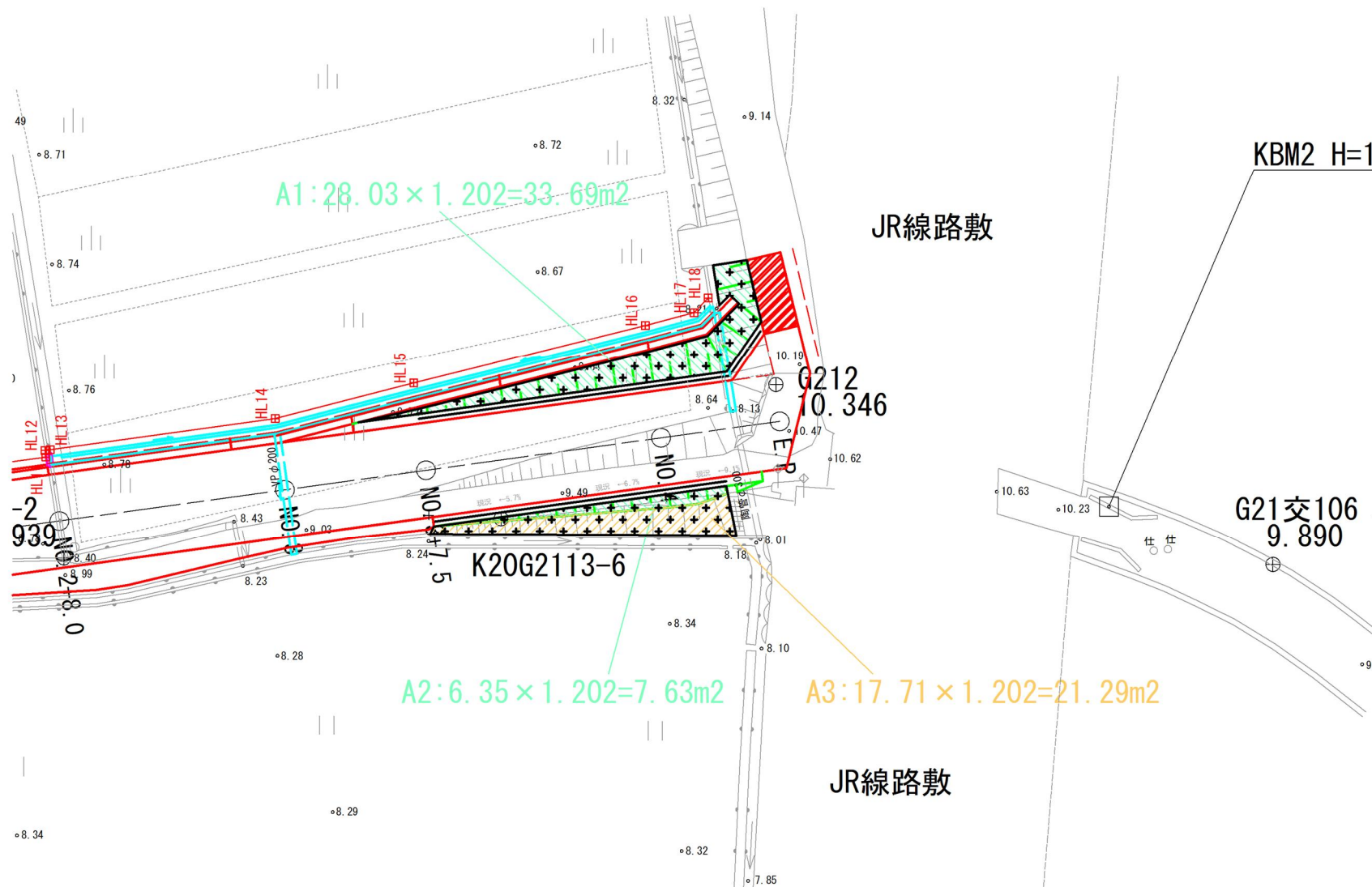
土工		路床盛土(4.0m以上)									
位 置	中心距離	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米
BP											
BC1	2.54	(2.54)	1.4	*	1.40	3.6					
SP1	5.08	(4.38)	1.2		1.30	5.7					
EC1	5.08	(4.51)	0.0		0.60	2.7					
NO.1	7.30	(7.30)									
BC2	2.10	(2.10)									
SP2	5.66	(5.66)									
EC2	5.65	(5.65)									
NO.2	6.59	(6.59)	0.0								
NO.2+8.00	8.00	(8.00)	0.5		0.25	2.0					
	0.00	0.00	1.3								
NO.3	12.00	(12.00)	0.0		0.65	7.8					
NO.3+7.50	7.50	(7.50)	0.9		0.45	3.4					
NO.4	12.50	(12.50)	4.6		2.75	34.4					
EP	6.32	(6.32)	0.0		2.30	14.5					
合 計	86.32					74.1					
土工		路体盛土(4.0m以上)									
位 置	中心距離	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米
BP											
BC1	2.54	(2.54)									
SP1	5.08	(5.08)									
EC1	5.08	(5.08)									
NO.1	7.30	(7.30)									
BC2	2.10	(2.10)									
SP2	5.66	(5.66)									
EC2	5.65	(5.65)									
NO.2	6.59	(6.59)									
NO.2+8.00	8.00	(8.00)									
NO.3	12.00	(12.00)									
NO.3+7.50	7.50	(7.50)	0.0								
NO.4	12.50	(12.50)	0.3		0.15	1.9					
EP	6.32	(6.32)	0.0		0.15	0.9					
合 計	86.32					2.8					

“*”は平均せずを示す

法面整形工 集計表

左右	測点	盛土法面整形 m ²	切土法面整形 m ²
左	A1	33.69	
右	A2	7.63	
右	A3		21.29
合計		41.32	21.29

法面整形



工 壁 擁

1 号 重 力 式 擁 壁 工

1号重力式擁壁工 延長調書

測 点 (附 近)	延 長		目地	備 考
	左 側	右 側		
NO. 0 + 3.30 ~ NO. 2 + 7.78	49.23		7	
合計	49.23 m	0.00 m	7箇所	ΣL= 49.23 m

1号重力式擁壁工 作業土工		床掘(標準 土砂)					床掘(1m≦W<2m 土砂)				
位 置	中心距離	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米
BC1			2.4								
SP1	2.76	(2.76)	2.5		2.45	6.8	(2.76)				
	0.00	0.00					0.00	1.1			
EC1	4.07	(4.13)					(4.13)	1.1		1.10	4.5
NO.1	7.30	(7.37)					(7.37)	1.0		1.05	7.7
BC2	2.10	(2.10)					(2.10)	1.0		1.00	2.1
SP2	6.48	(6.42)					(6.42)	1.0		1.00	6.4
EC2	6.48	(6.42)					(6.42)	1.0		1.00	6.4
NO.2	6.59	(6.59)					(6.59)	1.0		1.00	6.6
NO.2+7.78	7.78	(7.78)					(7.78)	0.8		0.90	7.0
BC1付近既設樹			1.8								
折れ点	4.56	(4.56)	1.8		1.80	8.2					
合 計	48.12					15.0					40.7
1号重力式擁壁工 作業土工		埋戻(1m≦W1<4m)					埋戻(W1<1m)				
位 置	中心距離	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米
BC1			1.5								
SP1	2.76	(2.76)	1.6		1.55	4.3	(2.76)				
	0.00	0.00					0.00	0.7			
EC1	4.07	(4.13)					(4.13)	0.7		0.70	2.9
NO.1	7.30	(7.37)					(7.37)	0.7		0.70	5.2
BC2	2.10	(2.10)					(2.10)	0.6		0.65	1.4
SP2	6.48	(6.42)					(6.42)	0.6		0.60	3.9
EC2	6.48	(6.42)					(6.42)	0.6		0.60	3.9
NO.2	6.59	(6.59)					(6.59)	0.6		0.60	4.0
NO.2+7.78	7.78	(7.78)					(7.78)	0.5		0.55	4.3
BC1付近既設樹			0.9								
折れ点	4.56	(4.56)	0.9		0.90	4.1					
合 計	48.12					8.4					25.6

“*” は平均せずを示す

数量集計表

1号重力式擁壁工

設計タイプ 1

重力式擁壁

(平均 $1\text{m} < H < 2\text{m}$)

L= 5.67 m

コンクリート	18-8-40	数量計算書より	m3	5.79
--------	---------	---------	----	------

型 枠	一 般	数量計算書より	m2	15.61
-----	-----	---------	----	-------

均しコンクリート	t=10cm	7.37×0.10	m3	0.74
----------	--------	--------------------	----	------

型 枠	均 し	$5.67 \times 2 \times 0.10$	m2	1.13
-----	-----	-----------------------------	----	------

設計タイプ 2

重力式擁壁

(平均 $1\text{m} < H < 2\text{m}$)

L= 2.76 m

コンクリート	18-8-40	数量計算書より	m3	2.02
--------	---------	---------	----	------

型 枠	一 般	数量計算書より	m2	5.89
-----	-----	---------	----	------

均しコンクリート	t=10cm	2.14×0.10	m3	0.21
----------	--------	--------------------	----	------

型 枠	均 し	$(1.46 + 0.19) \times 2 \times 0.10$	m2	0.33
-----	-----	--------------------------------------	----	------

設計タイプ 3

小型擁壁

(平均 $0.8\text{m} \leq H \leq 1.0\text{m}$)

L= 40.81 m

コンクリート	18-8-40	数量計算書より	m3	17.94
--------	---------	---------	----	-------

型 枠	一 般	数量計算書より	m2	68.60
-----	-----	---------	----	-------

均しコンクリート	t=10cm	34.73×0.10	m3	3.47
----------	--------	---------------------	----	------

型 枠	均 し	$40.81 \times 2 \times 0.10$	m2	8.16
-----	-----	------------------------------	----	------

1号重力式擁壁工 数量計算書(1)

[illegible]

小計	5.67	5.79	15.61	7.37
----	------	------	-------	------

1号重力式擁壁工 数量計算書(2)

[illegible]

1号重力式擁壁工 断面諸元計算表

測点	擁壁高 H(h)	前勾配 n ₁	後勾配 n ₂	天端幅 b	底板幅 B	断面数量			目地材	断面形
						コンクリート	型枠	基礎材		
B.P+3.30	1.38	0.000	0.500	0.40	1.09	1.03	2.92	1.29	－	タイプ1
折れ点	1.42	0.000	0.500	0.40	1.11	1.07	3.01	1.31	－	
折れ点+1.11	1.40	0.000	0.500	0.40	1.10	1.05	2.97	1.30		タイプ2
SP1	1.37	0.000	0.500	0.40	1.09	1.02	2.90	1.29	－	
SP1+0.19	1.37	0.000	0.500	0.40	1.09	1.02	2.90	1.29	－	
	1.00	0.200	0.100	0.40	0.70	0.55	2.03	0.90	0.55	タイプ3
EC1	0.92	0.200	0.100	0.40	0.68	0.50	1.86	0.88	－	
B.P+15.7	0.90	0.200	0.100	0.40	0.67	0.48	1.82	0.87	0.48	
NO.1	0.88	0.200	0.100	0.40	0.66	0.47	1.78	0.86	－	
BC2	0.86	0.200	0.100	0.40	0.66	0.46	1.74	0.86	0.46	
SP2	0.83	0.200	0.100	0.40	0.65	0.44	1.68	0.85	0.44	
EC2	0.79	0.200	0.100	0.40	0.64	0.41	1.60	0.84	0.41	
NO.2	0.75	0.200	0.100	0.40	0.63	0.39	1.52	0.83	0.39	
NO.2+7.78	0.73	0.200	0.100	0.40	0.62	0.37	1.48	0.82	0.37	

目地材 計

3.10

1号重力式擁壁工 設計タイプ 1
たて壁平均高さ計算表

天端幅	0.40
前面勾配 1:	0.000
背面勾配 1:	0.500

[illegible]

たて壁平均高さ計算表

前面勾配 1: 0.000

背面勾配	1:	0.500
------	----	-------

最大H	1.40	底版max	1.10
最小H	1.37	底版min	1.09

1号重力式擁壁工 設計タイプ 3
たて壁平均高さ計算表

天端幅	0.40
前面勾配 1:	0.200
背面勾配 1:	0.100

最大H	1.00	底版max	0.70
最小H	0.73	底版min	0.62

2 号 重 力 式 擁 壁 工

2号重力式擁壁工 延長調書

測 点 (附 近)	延 長		目地	備 考
	左 側	右 側		
NO. 2 + 7.78 ~ NO. 4 + 4.76	37.61		4	
合計	37.61 m	0.00 m	4箇所	ΣL= 37.61 m

2号重力式擁壁工 作業土工		床掘(標準 土砂)					床掘(1m≦W<2m 土砂)				
位 置	中心距離	重心距離	断面積	平 均	断面積	立 方 米	重心距離	断面積	平 均	断面積	立 方 米
			法 長		法 長			法 長		法 長	
NO.2+7.78								1.1			
NO.2+8.00	0.22						(0.22)	1.1		1.10	0.2
NO.2+17.50	9.50						(9.50)	1.6		1.35	12.8
NO.3	2.50						(2.51)	1.6		1.60	4.0
NO.3+4.00	4.03						(4.02)	1.6		1.60	6.4
NO.3+7.50	3.52						(3.52)	1.6		1.60	5.6
NO.3+12.00	4.53						(4.53)	1.6		1.60	7.2
NO.4	8.05						(8.05)	1.8		1.70	13.7
NO.4+2.98	3.10						(3.10)	1.8		1.80	5.6
NO.4+4.76	2.31						(2.31)	1.8		1.80	4.2
合 計	37.76					0.0					59.7
2号重力式擁壁工 作業土工		埋戻(1m≦W1<4m)					埋戻(W1<1m)				
位 置	中心距離	重心距離	断面積	平 均	断面積	立 方 米	重心距離	断面積	平 均	断面積	立 方 米
			法 長		法 長			法 長		法 長	
NO.2+7.78								0.6			
NO.2+8.00	0.22						(0.22)	0.6		0.60	0.1
NO.2+17.50	9.50						(9.50)	0.8		0.70	6.7
NO.3	2.50						(2.51)	0.8		0.80	2.0
NO.3+4.00	4.03						(4.02)	0.8		0.80	3.2
NO.3+7.50	3.52						(3.52)	0.8		0.80	2.8
NO.3+12.00	4.53						(4.53)	0.8		0.80	3.6
NO.4	8.05						(8.05)	1.0		0.90	7.2
NO.4+2.98	3.10						(3.10)	1.0		1.00	3.1
NO.4+4.76	2.31						(2.31)	1.0		1.00	2.3
合 計	37.76					0.0					31.0

“*”は平均せずを示す

数量集計表

2号重力式擁壁工

設計タイプ 1

小型擁壁

(平均 $0.8\text{m} \leq H \leq 1.0\text{m}$)

L= 32.35 m

コンクリート	18-8-40	数量計算書より	m3	17.81
--------	---------	---------	----	-------

型 枠	一 般	数量計算書より	m2	65.68
-----	-----	---------	----	-------

均しコンクリート	t=10cm	29.10×0.10	m3	2.91
----------	--------	---------------------	----	------

型 枠	均 し	$32.35 \times 2 \times 0.10$	m2	6.47
-----	-----	------------------------------	----	------

設計タイプ 2

小型擁壁

(平均 $0.8\text{m} \leq H \leq 1.0\text{m}$)

L= 5.41 m

コンクリート	18-8-40	数量計算書より	m3	3.52
--------	---------	---------	----	------

型 枠	一 般	数量計算書より	m2	11.15
-----	-----	---------	----	-------

均しコンクリート	t=10cm	5.95×0.10	m3	0.60
----------	--------	--------------------	----	------

型 枠	均 し	$5.41 \times 2 \times 0.10$	m2	1.08
-----	-----	-----------------------------	----	------

2号重力式擁壁工 数量計算書(1)

[illegible]

小計	32.35	17.81	65.68	29.10
----	-------	-------	-------	-------

2号重力式擁壁工 断面諸元計算表

測点	擁壁高 H(h)	前勾配 n ₁	後勾配 n ₂	天端幅 b	底板幅 B	断面数量			目地材	断面形
						コンクリート	型枠	基礎材		
NO.2+7.78	1.01	0.200	0.100	0.40	0.70	0.56	2.05	0.90	－	タイプ1
NO.2+8.0	1.01	0.200	0.100	0.40	0.70	0.56	2.05	0.90	－	
NO.2+17.5	0.98	0.200	0.100	0.40	0.69	0.53	1.98	0.89	0.53	
NO.3	0.98	0.200	0.100	0.40	0.69	0.53	1.98	0.89	－	
NO.3+4.0	1.05	0.200	0.100	0.40	0.72	0.59	2.13	0.92	0.59	
NO.3+7.5	1.00	0.200	0.100	0.40	0.70	0.55	2.03	0.90	－	
NO.3+12.0	1.00	0.200	0.100	0.40	0.70	0.55	2.03	0.90	0.55	
NO.4	1.00	0.200	0.100	0.40	0.70	0.55	2.03	0.90	0.55	
	1.00	0.200	0.300	0.40	0.90	0.65	2.06	1.10	－	タイプ2
NO.4+2.98	1.00	0.200	0.300	0.40	0.90	0.65	2.06	1.10	－	
NO.4+4.76	1.00	0.200	0.300	0.40	0.90	0.65	2.06	1.10	－	

目地材 計

2.22

2号重力式擁壁工 設計タイプ 1
たて壁平均高さ計算表

天端幅	0.40
前面勾配 1:	0.200
背面勾配 1:	0.100

[illegible]

最大H	1.05	底版max	0.72
最小H	0.98	底版min	0.69

たて壁平均高さ計算表

前面勾配 1: 0.200

区間	延長	壁高			面積
	平均	H1	H2	平均	
8	3.010	1.00	1.00	1.000	3.010
9	2.250	1.00	1.00	1.000	2.250
合計 平均壁高	5.26				5.260 1.00

最大H	1.00	底版max	0.90
最小H	1.00	底版min	0.90

工 壁 擁 旧 復

復旧擁壁工 延長調書

測 点 (附 近)	延 長		目地	備 考
	左 側	右 側		
NO. 2 + 8.00	0.69			
合計	0.69 m	0.00 m	0箇所	Σ L= 0.69 m

数量集計表

復旧擁壁工

設計タイプ 1

小型擁壁

(平均 $0.8\text{m} \leq H \leq 1.0\text{m}$)

L= 0.58 m

コンクリート	18-8-40	数量計算書より	m3	0.16
--------	---------	---------	----	------

型 枠	一 般	数量計算書より	m2	1.11
-----	-----	---------	----	------

均しコンクリート	t=10cm	0.37×0.10	m3	0.04
----------	--------	--------------------	----	------

型 枠	均 し	$0.58 \times 2 \times 0.10$	m2	0.12
-----	-----	-----------------------------	----	------

復旧擁壁工 数量計算書(1)

[illegible]

復旧擁壁工 断面諸元計算表

測点	擁壁高 H(h)	前勾配 n ₁	後勾配 n ₂	天端幅 b	底版幅 B	断面数量			目地材	断面形
						コンクリート	型枠	基礎材		
NO.2+8.0	0.94	0.300	0.000	0.15	0.43	0.27	1.92	0.63	-	タイプ1

目地材 計 0.00

工 上 嵩

嵩上工 延長調書

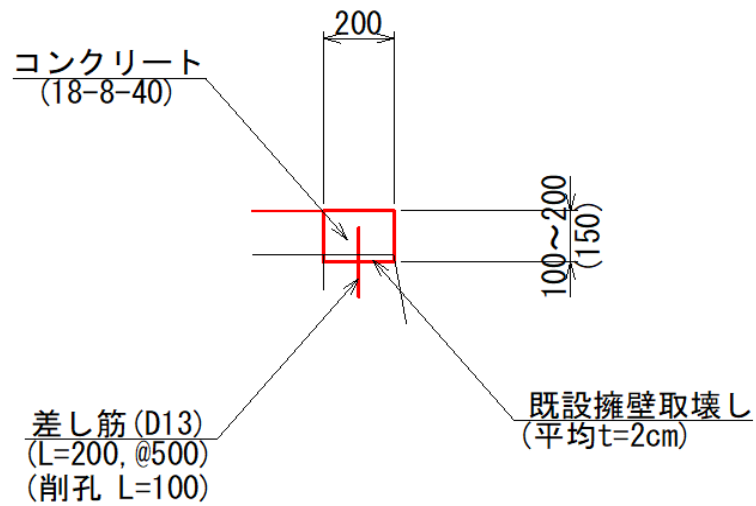
測 点 (附 近)	延 長		目地	備 考
	左 側	右 側		
NO. 0 + 15.27 ~ NO. 1 + 10.00		13.60	1	
合計	0.00 m	13.60 m	1 箇所	Σ L= 13.60 m

算式根拠となる構造図

嵩上げ工

既設擁壁嵩上げ

L= 13.6 m



10m当たり

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
本 体 工				
コンクリート	18-8-40	$0.20 \times 0.15 \times 10.0$	m ³	0.30
型 枠	一 般	$(0.15 \times 2) \times 10.0$	m ²	3.00
鉄 筋	SD295	$0.20 \times 0.995 \times 20$	kg	3.98
削 孔	φ 25,L=100	$10.0/0.5$	孔	20
			1箇所あたり	
目 地 材	瀝青繊維質板 t=10mm	0.20×0.15	m ²	0.03
取壊し工				
			10mあたり	
構造物取壊し	無筋コンクリート	$0.20 \times 0.02 \times 10.0$	m ³	0.04

天端幅	0.20
前面勾配 1:	0.000
背面勾配 1:	0.000

区間	延長	壁高			面積
	平均	H1	H2	平均	
1	4.730	0.10	0.11	0.105	0.497
2	2.100	0.11	0.17	0.140	0.294
3	4.850	0.17	0.20	0.185	0.897
4	1.920	0.20	0.10	0.150	0.288
					</

天端幅	0.20
前面勾配 1:	0.000
背面勾配 1:	0.000

区間	延長	壁高			面積
	平均	H1	H2	平均	
1	4.730	0.09	0.00	0.045	0.213
2	2.100	0.00	0.00	0.000	0.000
3	4.850	0.00	0.00	0.000	0.000
4	1.920	0.00	0.03	0.015	0.029
合計	13.60				0.242
平均壁高					0.02
		最大H	0.09	底版max	0.20
		最小H	0.00	底版min	0.20

排 水 構 造 物 工

工 石 縁

縁石工 作業土工集計表

() 内数値は、10m当り数量を表す

名 称	延 長	床 掘	埋戻し	基面整正
		1m以上 2m未満	1m未満	土 砂 杭 なし
		m ³	m ³	m ²
1型	12.8 m	(1.0)	(1.0)	(5.9)
		1.3	1.3	7.6
2型	0.6 m	(1.0)	(1.0)	(7.3)
		0.1	0.1	0.4
合 計		1.4	1.4	8.0

縁石工1型 延長調書				
測 点 (附 近)	延 長		目地	備 考
	左 側	右 側		
NO. 0		8.70		
NO. 0	4.10			
合計	4.10 m	8.70 m		ΣL= 12.80 m

縁石工2型 延長調書				
測 点 (附 近)	延 長		目地	備 考
	左 側	右 側		
NO. 0	0.60			
合計	0.60 m	0.00 m		ΣL= 0.60 m

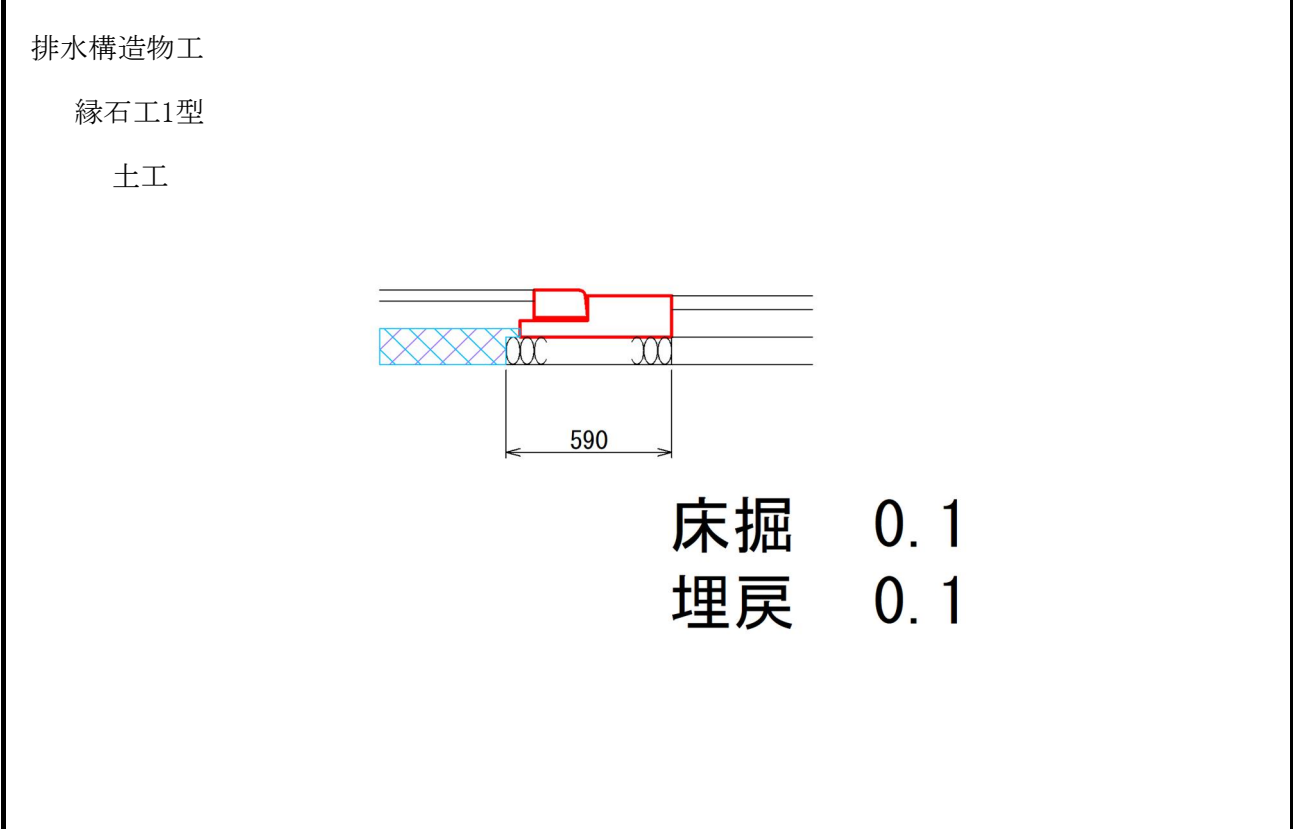
算式根拠となる構造図

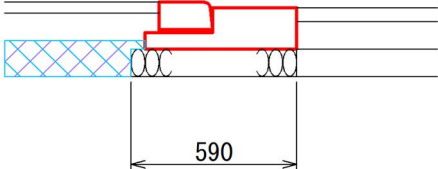
排水構造物工

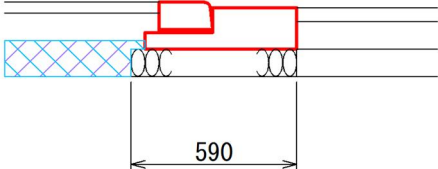
縁石工1型

土工

The diagram illustrates a cross-section of a drainage structure. It features a red curb profile on top of a bedding layer. The bedding layer consists of a blue hatched section on the left and a white section on the right. Below the bedding layer is a base layer. A dimension line indicates a width of 590 units for the base layer.

[illegible][illegible]

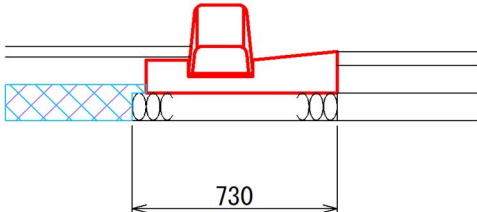
排水構造物工		
縁石工1型		
土工		
		
	床掘	0.1
	埋戻	0.1

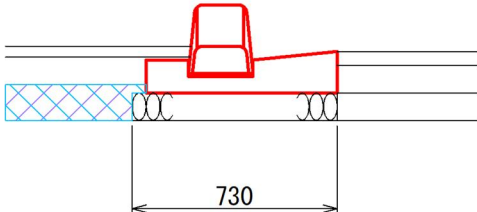
排水構造物工		
縁石工1型		
土工		
		
	床掘	0.1
	埋戻	0.1

10m当たり

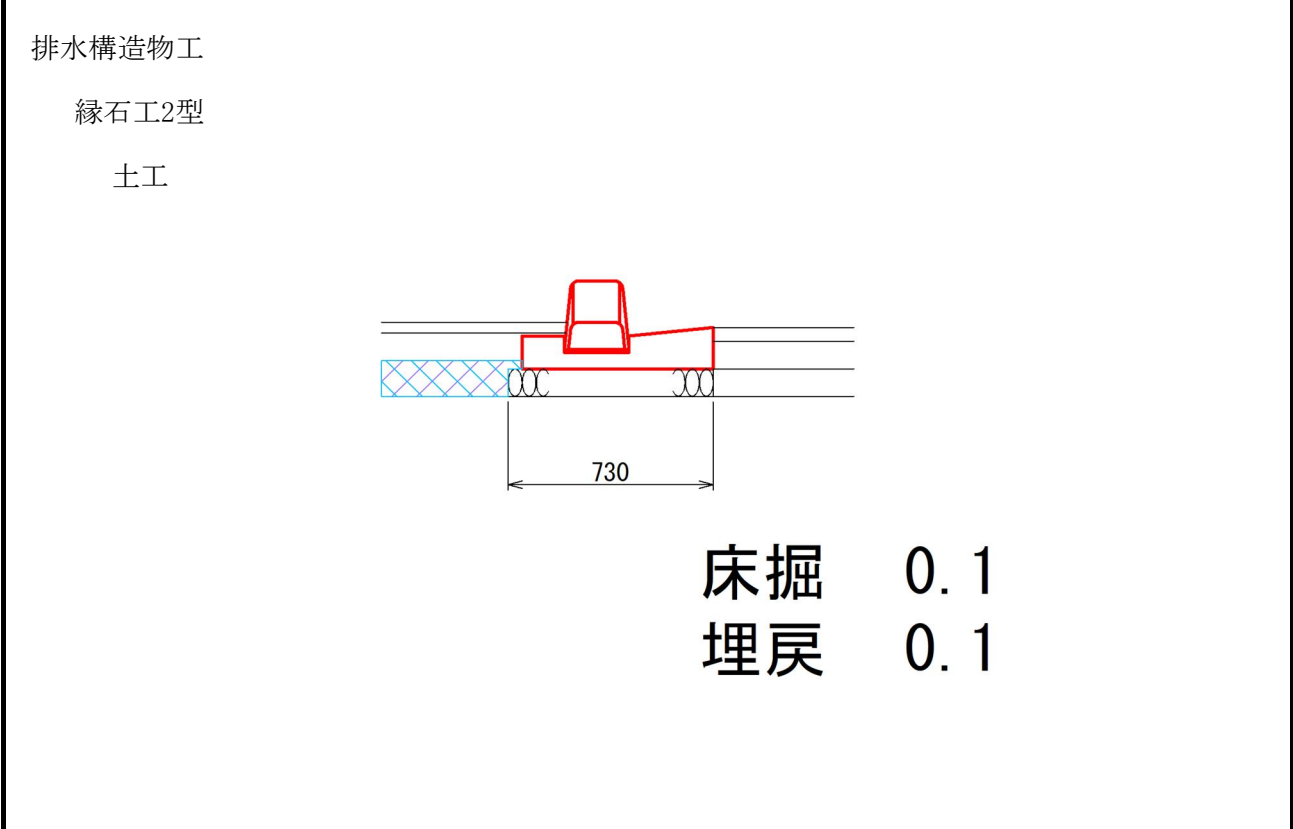
[illegible]

算式根拠となる構造図

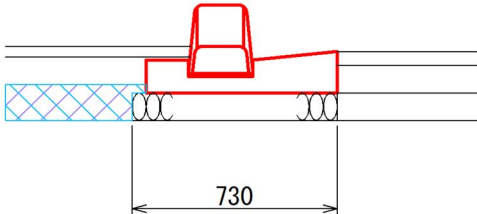
排水構造物工		
縁石工2型		
土工		
		
	床掘	0.1
	埋戻	0.1

排水構造物工		
縁石工2型		
土工		
		
	床掘	0.1
	埋戻	0.1

排水構造物工	
縁石工2型	
土工	
	<div>床掘</div> <div>埋戻</div> <div>0.1</div> <div>0.1</div>



排水構造物工	
縁石工2型	
土工	
	<div>床掘</div> <div>埋戻</div> <div>0.1</div> <div>0.1</div>

排水構造物工	
縁石工2型	
土工	
	
	<div>床掘</div> <div>埋戻</div>
	<div>0.1</div> <div>0.1</div>

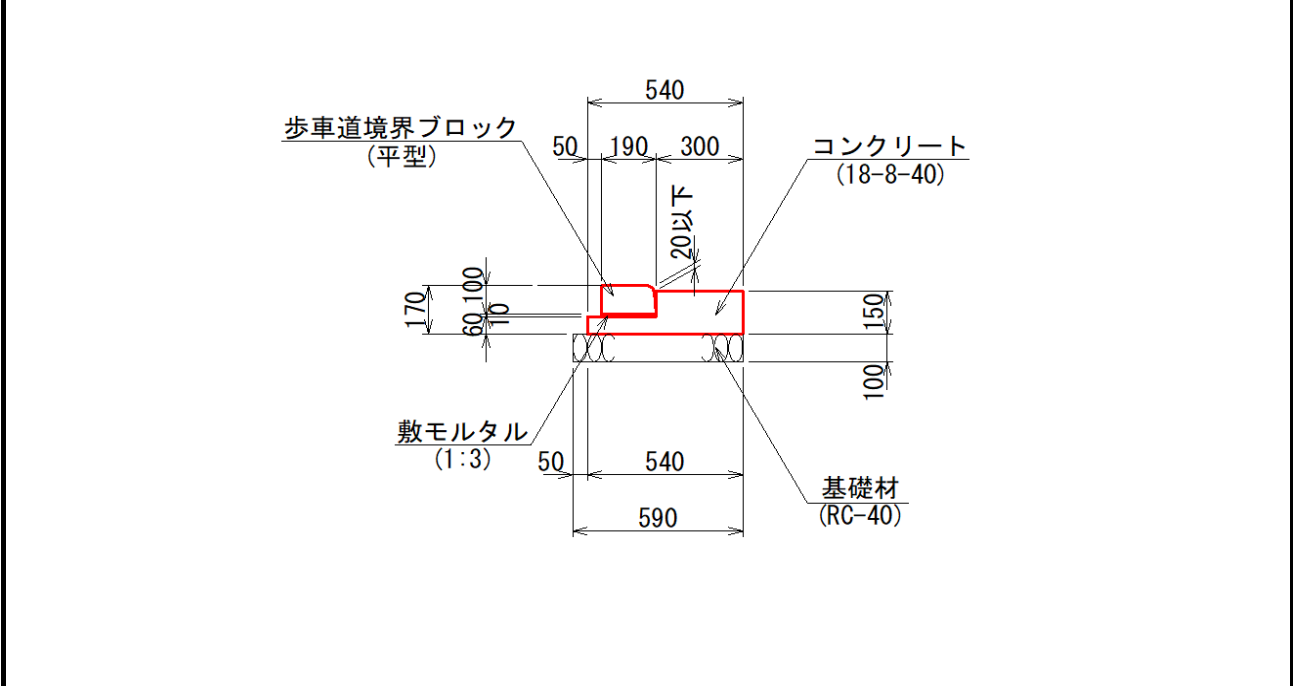
10m当たり

[illegible]

算式根拠となる構造図

排水構造物工

縁石工1型



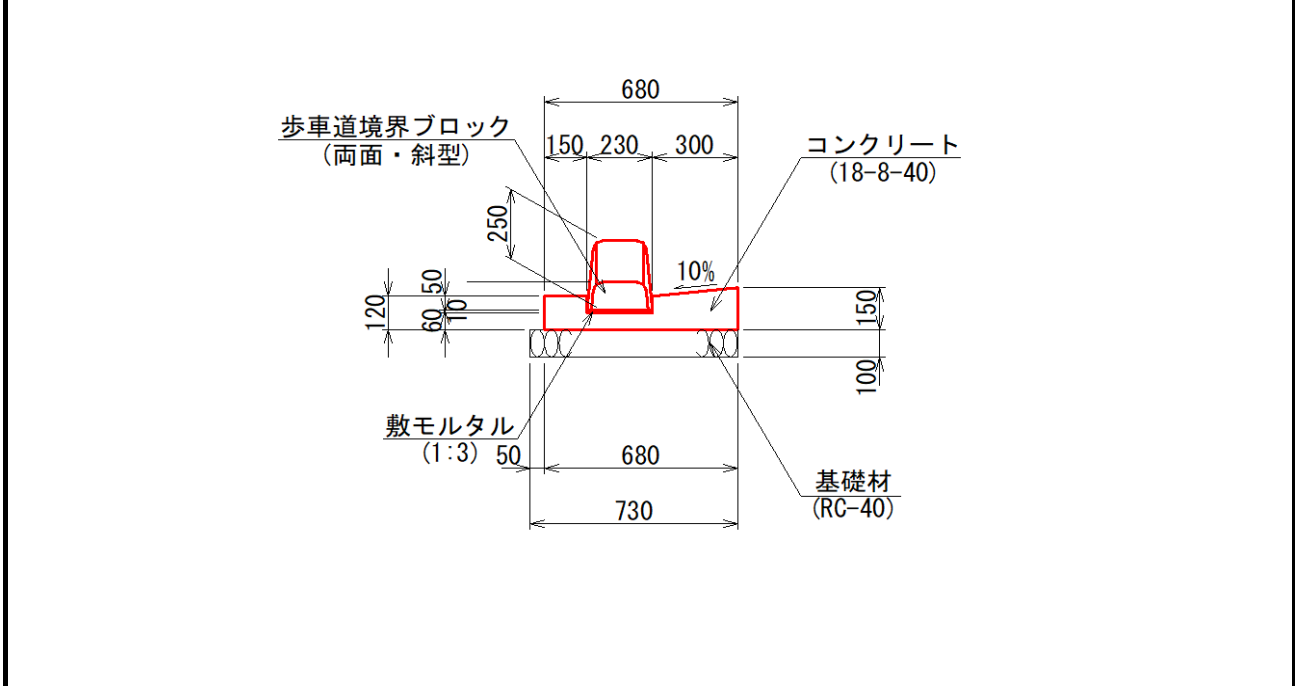
10m当たり

[illegible]

算式根拠となる構造図

排水構造物工

縁石工2型



10m当たり

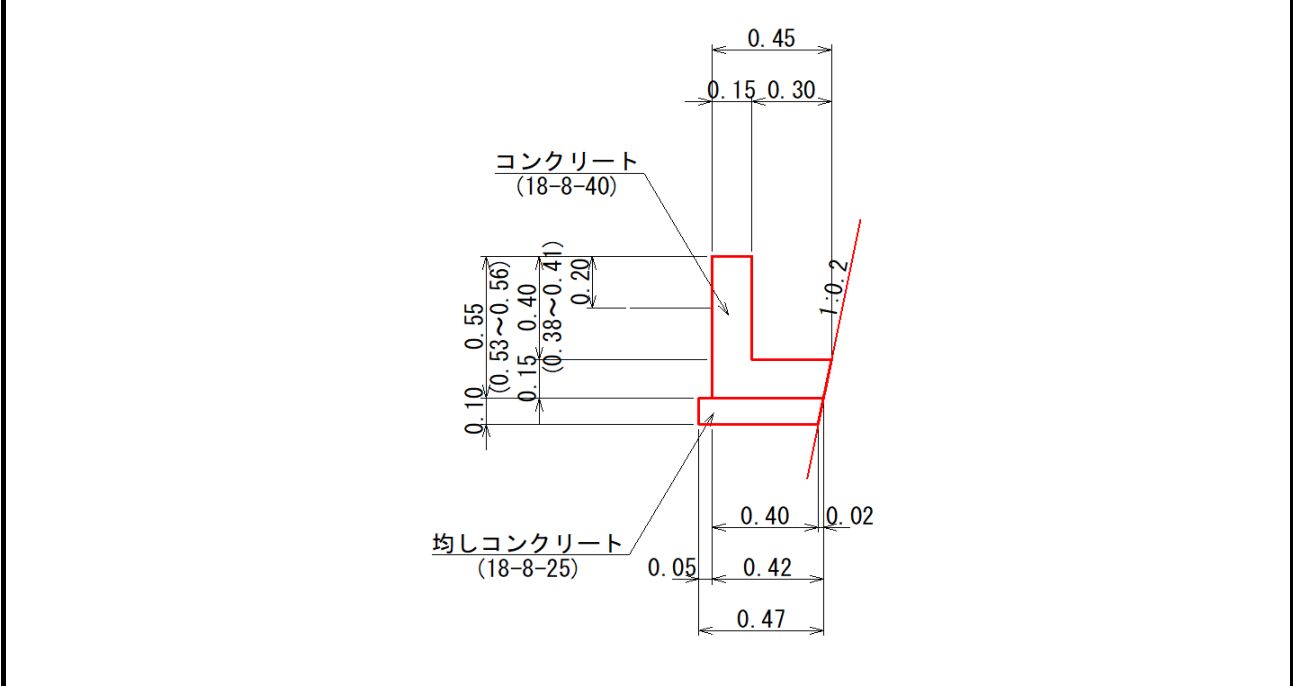
[illegible]

L 型 側 溝 工

L型側溝工 延長調書				
測 点 (附 近)	延 長		目地	備 考
	左 側	右 側		
NO. 2 + 8.00 ~ NO. 3	12.00		1	
NO. 3 ~ NO. 4 + 3.53	23.85		3	
合計	35.85 m	0.00 m	4 箇所	Σ L= 35.85 m

算式根拠となる構造図

排水構造物工

[illegible]

10m当たり

[illegible]

工 路 水 旧 復

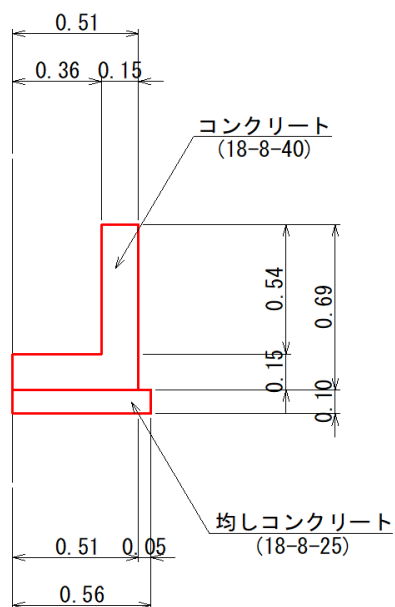
復旧水路工 延長調書

測 点 (附 近)	延 長		目地	備 考
	左 側	右 側		
NO. 0 + 3.94	0.50			
合計	0.50 m	0.00 m		Σ L= 0.50 m

算式根拠となる構造図

排水構造物工

復旧水路工



10m 当たり

[illegible]

底 張 工

底張工 延長調書

測 点 (附 近)	延 長		目地	備 考
	左 側	右 側		
NO. 0 + 3.25	5.67			
合計	5.67 m	0.00 m		Σ L= 5.67 m

算式根拠となる構造図

排水構造物工

底張工

0.36

コンクリート
(18-8-40)

0.15

0.10

均しコンクリート
(18-8-25)

排水構造物工

底張工

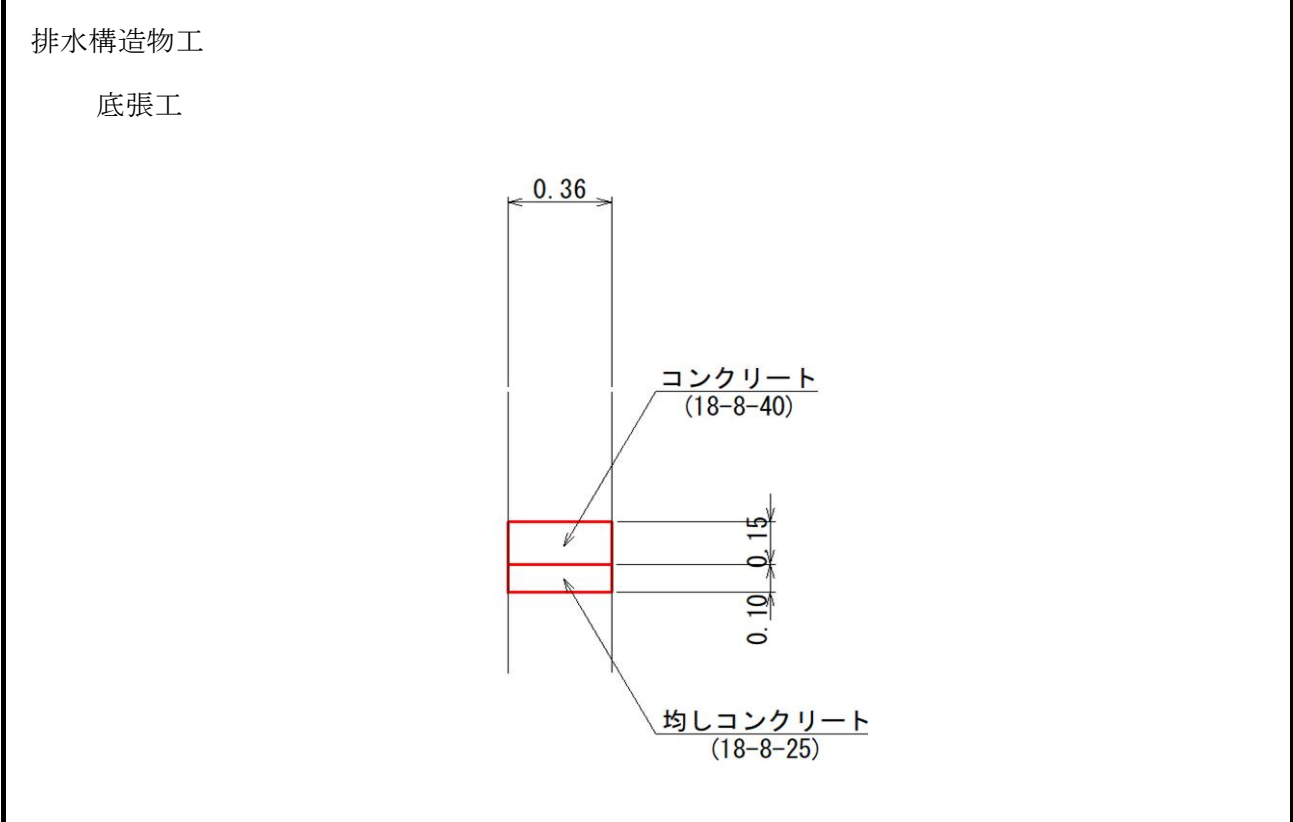
0.36

コンクリート
(18-8-40)

0.15

0.10

均しコンクリート
(18-8-25)



10m当たり

[illegible]

工 版 蓋

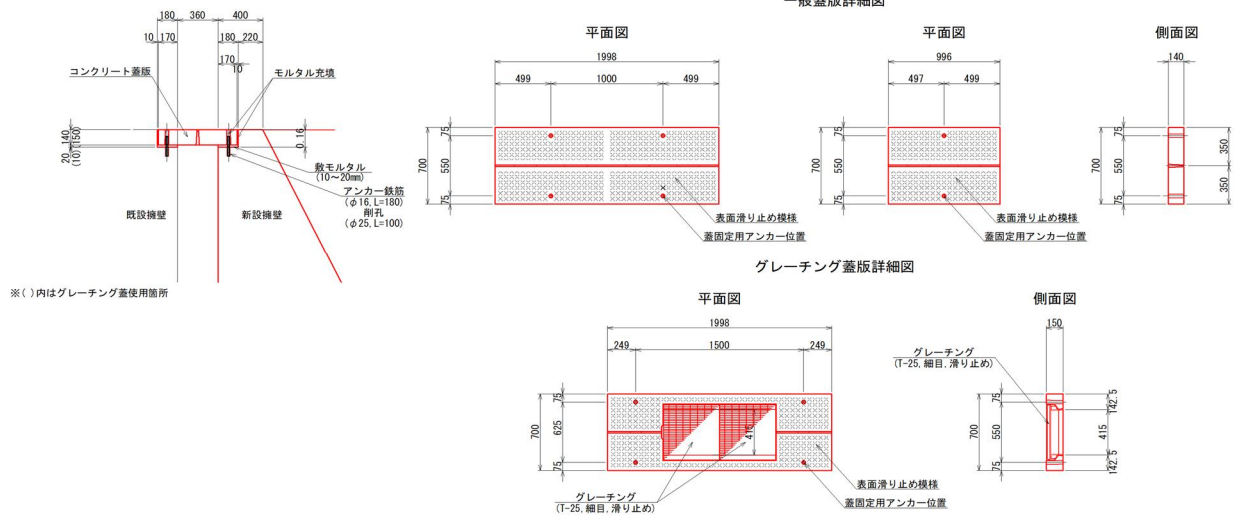
蓋版工 延長調書

測 点 (附 近)	延 長		目地	備 考
	左 側	右 側		
NO. 0 + 3.23	5.00			
合計	5.00 m	0.00 m		Σ L= 5.00 m

算式根拠となる構造図

排水構造物工

蓋版工



1式(5m)当たり

名 称	規 格	算 式	単位	数 量
本 体 工				
コンクリート蓋版	一 般 蓋 版 L=2.0m		枚	1
- //	一 般 蓋 版 L=1.0m		枚	1
- //	グレーチング蓋版 L=2.0m		枚	1
グレーチング	T-25 細 目 L=500		枚	2
アンカー鉄筋	φ 16 L=180	$1.560\text{kg} \times 0.180 = 0.281\text{kg}$	kg	0.28
削 孔	φ 25 L=100		孔	10
敷モルタル	1:3	$(0.18 \times 0.02 \times 3 + 0.18 \times 0.01 \times 2) \times 2$	m ³	0.03
取 壊 工				
既設擁壁取壊し	無 筋	$0.18 \times (0.14 + 0.02) \times 5.0$	m ³	0.14

管 渠 工

管渠工 延長調書

測 点 (附 近)	延 長		目地	備 考
	左 側	右 側		
NO. 0 + 10.30	7.51			1型 土工L=6.2
NO. 2 + 2.28	6.64			2型 土工L=5.2
NO. 3	6.48			3型 土工L=5.0
NO. 4 + 3.89	5.51			4型 土工L=5.5 巻コンクリート
合計	26.14 m	0.00 m		ΣL= 26.14 m

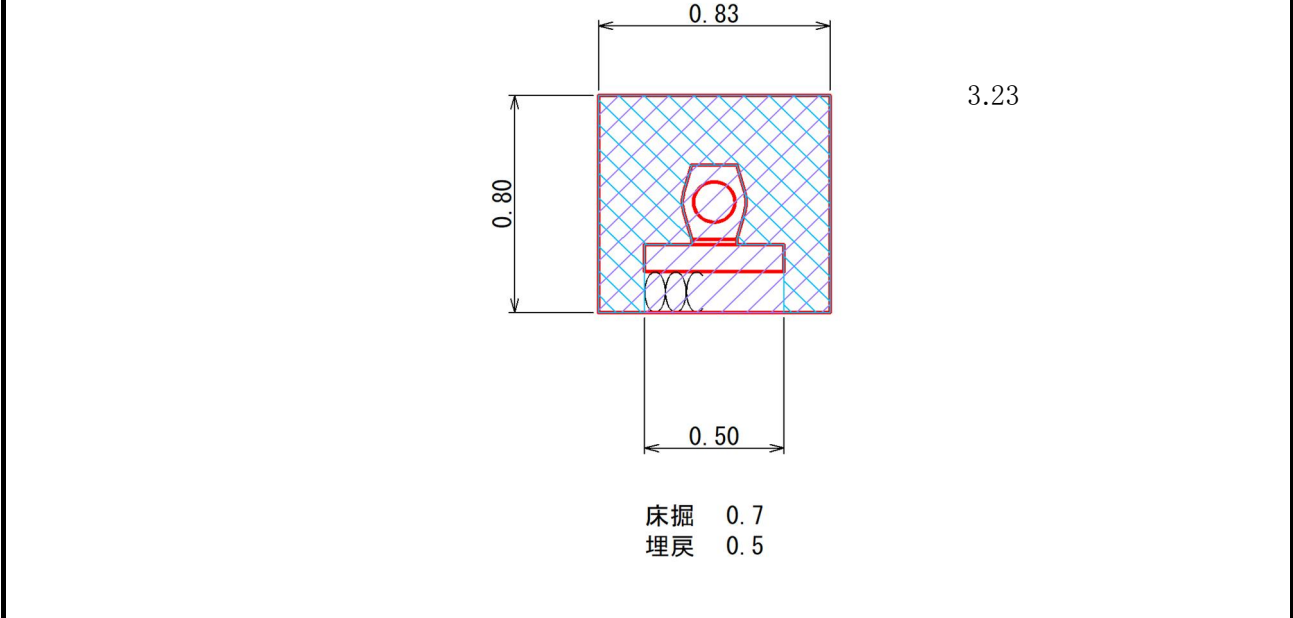
管渠工 作業土工集計表

() 内数値は、10m当り数量を表す

名 称	延 長	床 掘	埋戻し	基面整正
		1m以上 2m未満	1m未満	土 砂 杭 な し
		m ³	m ³	m ²
1型	6.2 m	(7.0)	(5.0)	(5.0)
		4.3	3.1	3.1
2型	5.2 m	(7.0)	(5.0)	(5.0)
		3.6	2.6	2.6
3型	5.0 m	(8.0)	(5.0)	(5.0)
		4.0	2.5	2.5
4型	5.5 m			(7.0)
				3.9
合 計		11.9	8.2	12.1

算 式 根 拠 と な る 構 造 図

排水構造物工

[illegible][illegible]

床掘	0.7
埋戻	0.5

10m当たり

[illegible]

算式根拠となる構造図

排水構造物工

管渠工2型

土工

The diagram illustrates a cross-section of a drainage structure. It features a central pipe with a diameter of 0.50, resting on a base. The structure is surrounded by a material with a cross-hatched pattern. The overall width of the structure is 0.88, and the height from the base to the top of the structure is 0.81. Below the diagram, a table specifies the excavation and burial depths.

床掘	0.7
埋戻	0.5

排水構造物工

管渠工2型

土工

The diagram illustrates a cross-section of a drainage structure. It features a central pipe with a red circular opening, surrounded by a blue hatched area. The overall width is 0.88 and the height is 0.81. Below the pipe, there is a rectangular base with a width of 0.50. The drawing is labeled with dimensions and a table of excavation and burial depths.

床掘	0.7
埋戻	0.5

排水構造物工

管渠工2型

土工

The diagram illustrates a cross-section of a drainage structure. It features a central pipe with a diameter of 0.50, resting on a bed layer (床掘) of 0.7. The pipe is surrounded by a bedding layer (埋戻) of 0.5. The overall width of the structure is 0.88, and the height is 0.81. The structure is shown within a rectangular frame with a cross-hatched pattern.

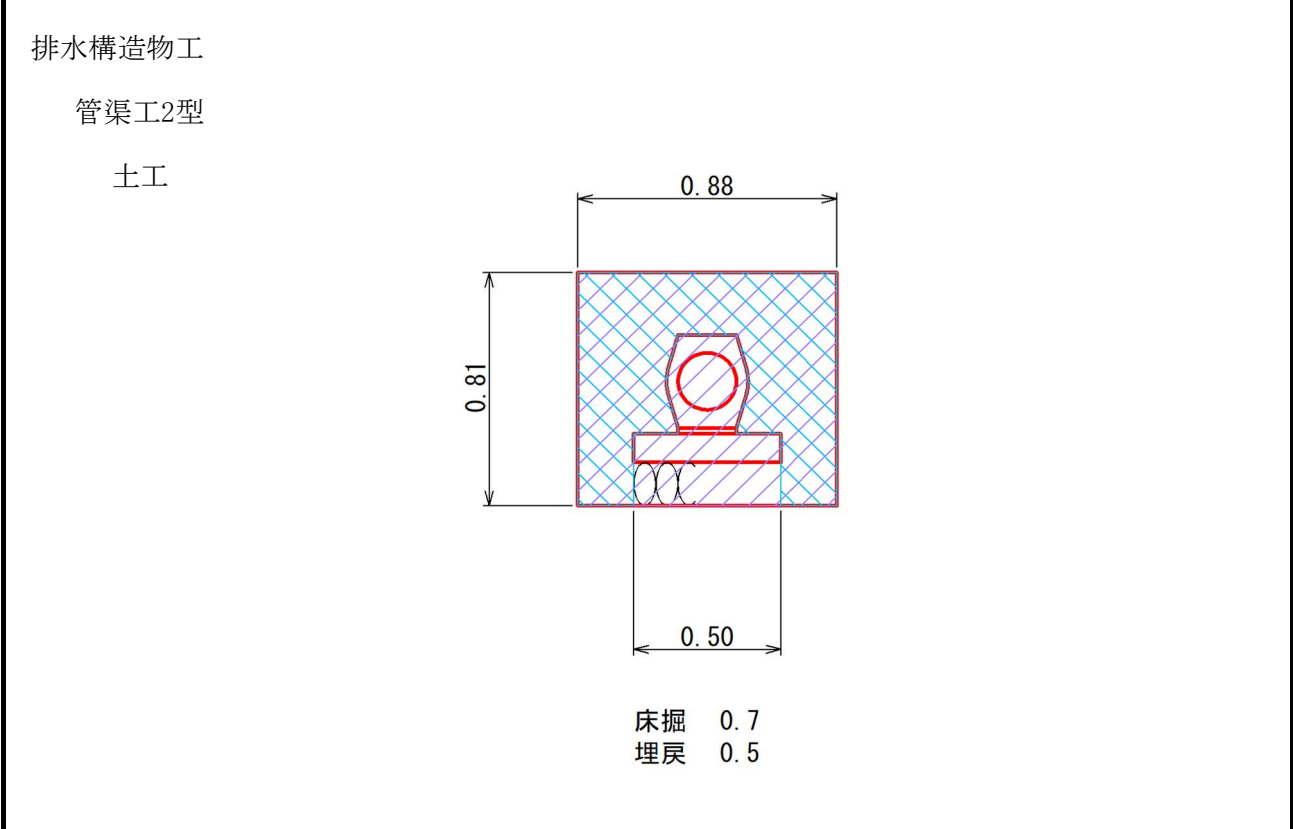
0.88

0.81

0.50

床掘 0.7

埋戻 0.5



排水構造物工

管渠工2型

土工

The diagram illustrates a cross-section of a drainage structure. It features a central pipe with a diameter of 0.50, resting on a bed layer (床掘) of 0.7. The pipe is surrounded by a bedding layer (埋戻) of 0.5. The overall width of the structure is 0.88, and the height is 0.81. The structure is shown within a rectangular frame with a cross-hatched pattern.

0.88

0.81

0.50

床掘 0.7

埋戻 0.5

排水構造物工

管渠工2型

土工

The diagram illustrates a cross-section of a drainage structure. It features a central pipe with a diameter of 0.50, resting on a bed layer (床掘) of 0.7. The pipe is surrounded by a bedding layer (埋戻) of 0.5. The overall width of the structure is 0.88, and the height is 0.81. The structure is shown within a rectangular frame with a cross-hatched pattern.

0.88

0.81

0.50

床掘 0.7

埋戻 0.5

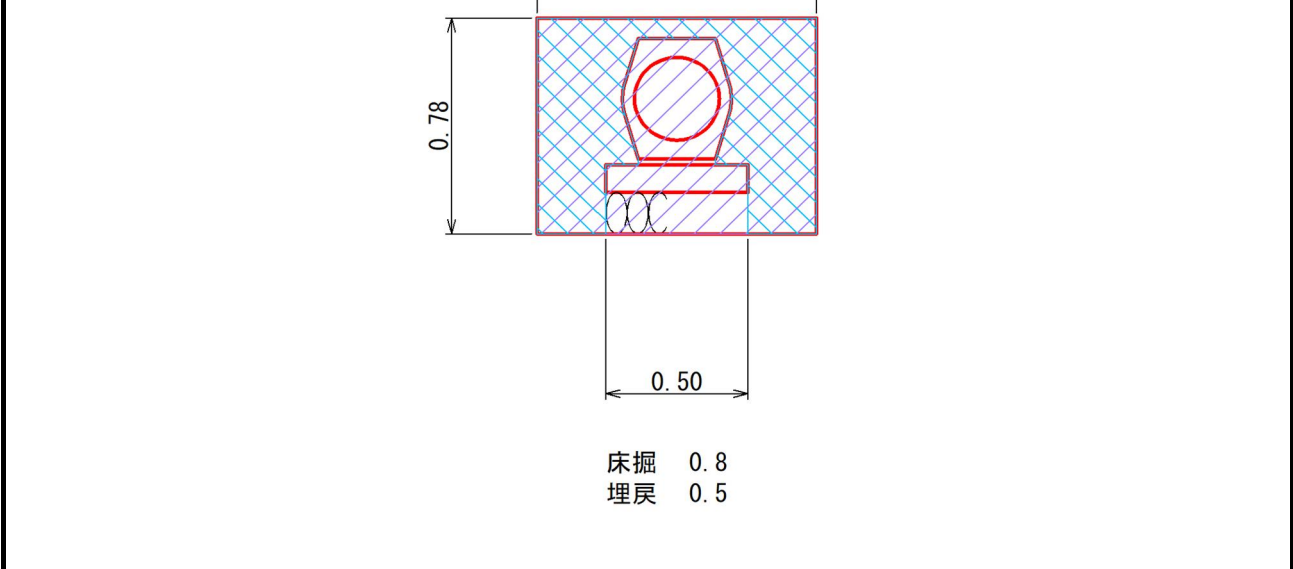
10m 当たり

[illegible]

算式根拠となる構造図

管渠工3型

±工	0.08
----	------



10m 当たり

名 称	規 格	算 式	单 位	数 量
-----	-----	-----	-----	-----

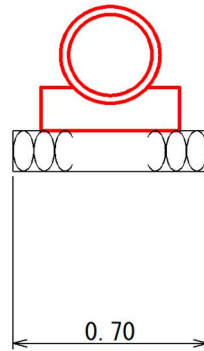
[illegible]

算式根拠となる構造図

排水構造物工

管渠工4型

土工



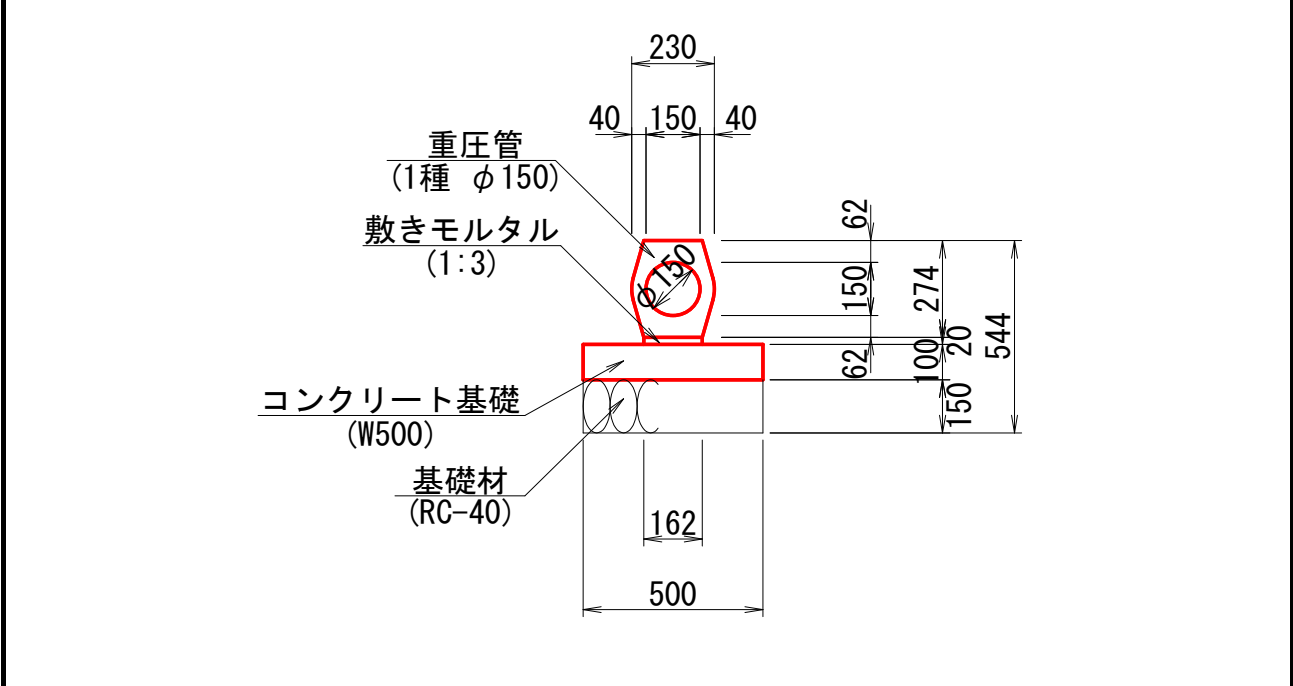
10m当たり

[illegible]

算式根拠となる構造図

排水構造物工

管渠工1型



10m当たり

[illegible]

算 式 根 拠 と な る 構 造 図

排水構造物工

管渠工2型

重圧管
(1種 $\phi 200$)

敷きモルタル
(1:3)

コンクリート基礎
(W500)

基礎材
(RC-40)

280

40 200 40

62

200

324

594

62

100 20

150

198

500

排水構造物工

管渠工2型

重圧管
(1種 $\phi 200$)

敷きモルタル
(1:3)

コンクリート基礎
(W500)

基礎材
(RC-40)

280

40 200 40

62

200

324

594

62

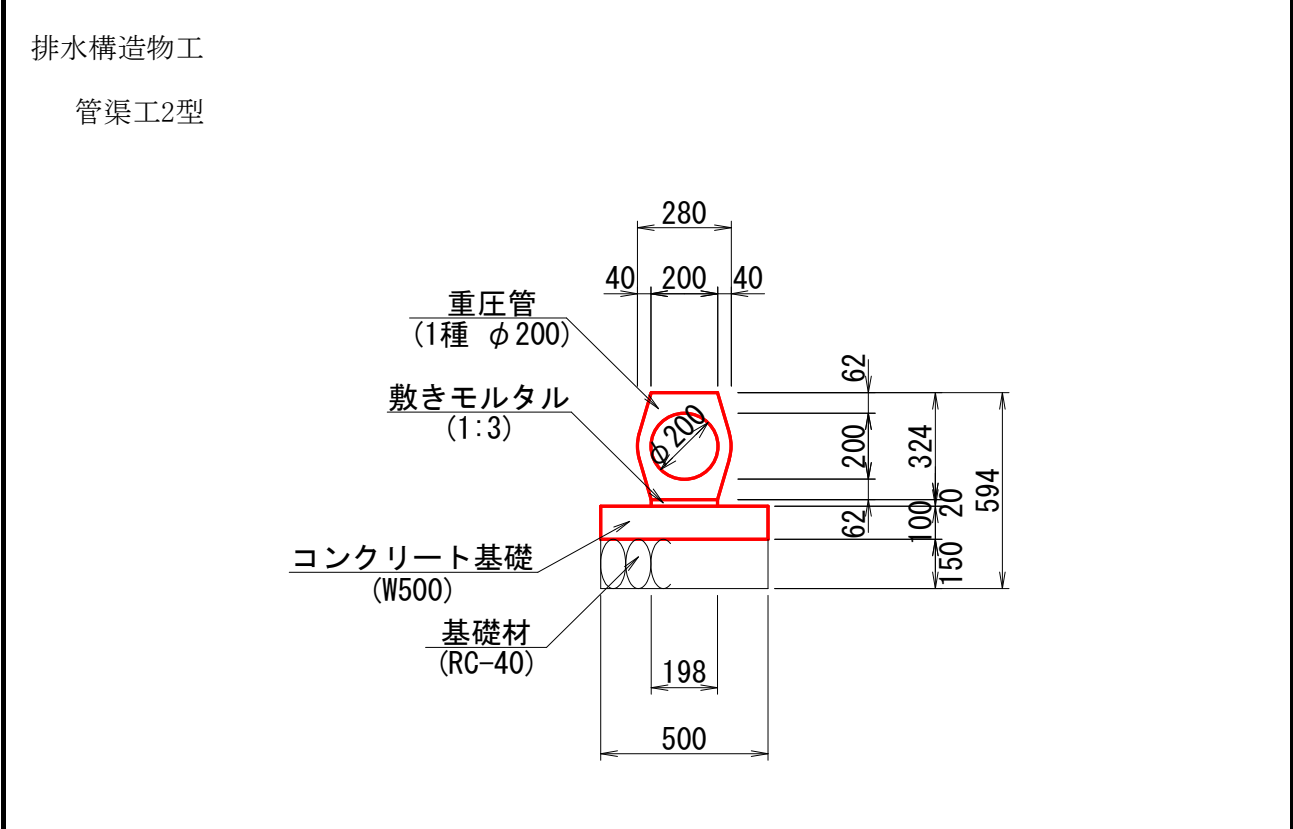
100

20

150

198

500



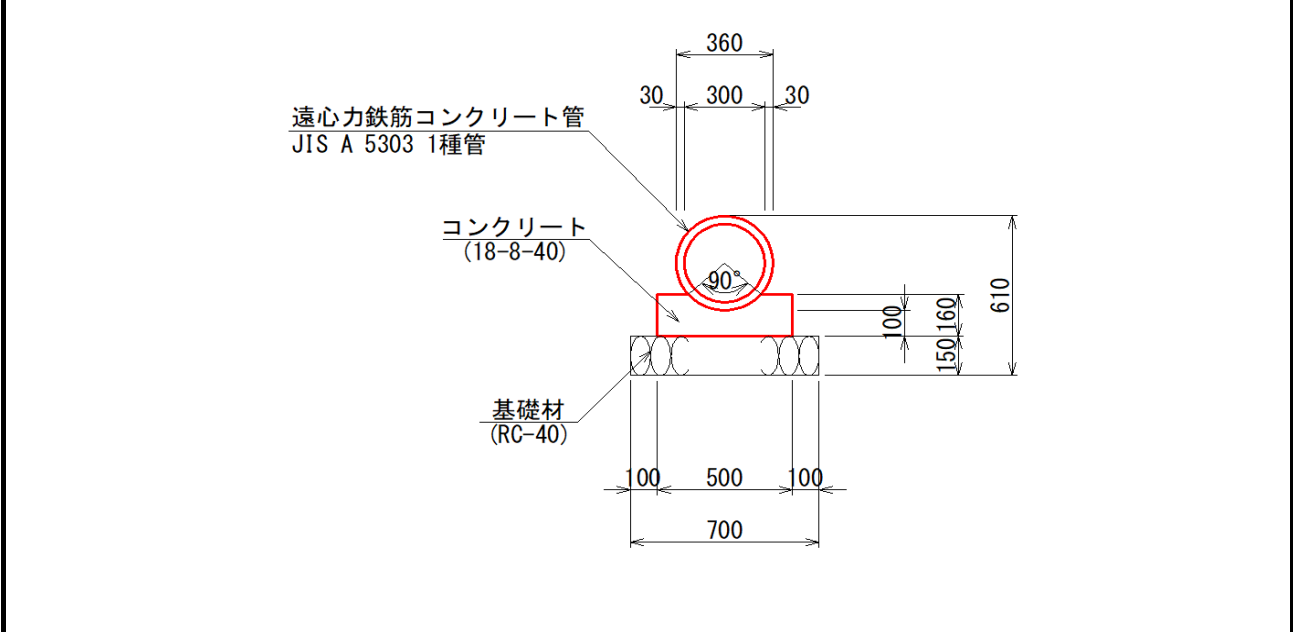
10m 当たり

[illegible]

[illegible][illegible]

算式根拠となる構造図

管渠工4型



10m当たり

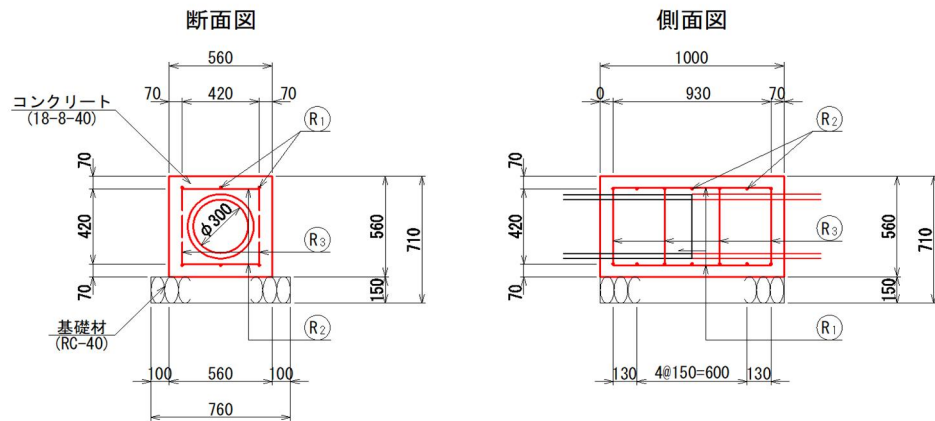
[illegible]

算式根拠となる構造図

排水構造物工

管渠工4型

巻コンクリート



鉄筋表

1箇所当り

種別	径	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質 量	摘 要
R ₁	D13	860	6	0.995	0.86	5	—
R ₂	D13	420	6	0.995	0.42	3	
R ₃	D13	1310	4	0.995	1.30	5	□
	D13	13	kg				
	合 計	13	kg				

1箇所当たり

[illegible]

工 路 降 昇

昇降路工 箇所調書				
測 点 (附 近)	箇 所		目地	備 考
	左 側	右 側		
NO. 0 + 6.57	1			
合計	箇 1 所	箇 0 所	Σ N=	1 箇所

昇降路工 土工		盛土(路体 2.5m未満)									
位 置	中心距離	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米
本線取付部側			0.30								
農地側	2.20	(2.20)	0.30		0.30	0.7					
合 計	2.20					0.7					0.0
昇降路工 土工		床掘(1m以上2m未満)					埋戻(1m未満)				
位 置	中心距離	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米
本線取付部側			1.1					0.7			
農地側	2.20	(1.70)	1.1		1.10	1.9	(1.70)	0.7		0.70	1.2
合 計	2.20					1.9					1.2

“*”は平均せずを示す

数量集計表

昇降路工

左側壁

小型擁壁

(平均 $0.6\text{m} \leq H < 0.8\text{m}$)

L= 2.20 m

コンクリート	18-8-40	数量計算書より	m3	0.57
--------	---------	---------	----	------

型枠	一般	数量計算書より	m2	2.10
----	----	---------	----	------

均しコンクリート	t=10cm	1.40×0.10	m3	0.14
----------	--------	--------------------	----	------

型枠	均し	$2.20 \times 1 \times 0.10$	m2	0.22
----	----	-----------------------------	----	------

右側壁

小型擁壁

(平均 $0.5\text{m} \leq H \leq 0.6\text{m}$)

L= 2.20 m

コンクリート	18-8-40	数量計算書より	m3	0.38
--------	---------	---------	----	------

型枠	一般	数量計算書より	m2	2.58
----	----	---------	----	------

均しコンクリート	t=10cm	1.26×0.10	m3	0.13
----------	--------	--------------------	----	------

型枠	均し	$2.20 \times 2 \times 0.10$	m2	0.44
----	----	-----------------------------	----	------

張りコンクリート			1 式	
----------	--	--	-----	--

コンクリート	18-8-40,t=12cm	$2.20 \times 2.20 + 0.60 \times 2.60$	m2	6.40
--------	----------------	---------------------------------------	----	------

型枠	一般	$(0.60 + 2.60) \times 0.12$	m2	0.38
----	----	-----------------------------	----	------

差し筋	D13,L=300	$(7+7) \times 0.995 \times 0.30$	kg	4.18
-----	-----------	----------------------------------	----	------

昇降路工 数量計算書(1)

[illegible]

小計	2.20	0.57	2.10	1.40
----	------	------	------	------

昇降路工 断面諸元計算表

測点	擁壁高 H(h)	前勾配 n ₁	後勾配 n ₂	天端幅 b	底板幅 B	断面数量			目地材	断面形
						コンクリート	型枠	基礎材		
本線取付部	1.06	0.000	0.300	0.20	0.52	0.38	2.17	0.72	0.38	左側壁
農地側	0.51	0.000	0.300	0.20	0.35	0.14	1.04	0.55	－	
本線取付部	0.80	0.000	0.300	0.20	0.44	0.26	1.64	0.64	0.26	右側壁
本線取付部+0.20	0.80	0.000	0.300	0.20	0.44	0.26	1.64	0.64	－	
農地側	0.30	0.000	0.300	0.20	0.29	0.07	0.61	0.49	－	

目地材 計

0.64

天端幅	0.20
前面勾配 1:	0.000
背面勾配 1:	0.300

区間	延長	壁高			面積
	平均	H1	H2	平均	
1	2.200	1.06	0.51	0.785	1.727
合計	2.20				1.727
平均壁高					0.79
		最大H	1.06	底版max	0.52
		最小H	0.51	底版min	0.35

天端幅	0.20
前面勾配 1:	0.300
背面勾配 1:	0.000

区間	延長	壁高			面積
	平均	H1	H2	平均	
2	0.200	0.80	0.80	0.800	0.160
3	2.000	0.80	0.30	0.550	1.100
合計	2.20				1.260
平均壁高					0.57
		最大H	0.80	底版max	0.44
		最小H	0.30	底版min	0.29

防草コンクリート 集計表

左右	測点	盛土部 m ²	切土部 m ²
左	A1	33.69	
右	A2	7.63	
右	A3		21.29
合計		41.32	21.29

法面整形図面

線路敷

G21交106
9.890

防 護 柵 工

防護柵工 延長調書

左右	測 点 (附近)	ガードレール		転落防止柵	
		Gr-C-2B	Gr-C-4E	構造物	土中式
		m	m	m	m
左	NO. 3 + 7.50 ~ NO. 4 + 5.96				19.41
右	NO. 3 + 7.50 ~ NO. 4 + 3.08				15.58
	県道側			5.50	
	合 計	0.00	0.00	5.50	34.99

算式根拠となる構造図

防護柵工

転落防止柵(土中式)

Technical drawing of a Japanese-style fall prevention fence (土中式転落防止柵). The drawing includes a plan view and a side elevation.

Plan View Dimensions:

- Overall width: 3000mm (split into two 3000mm sections).
- Overall height: 1100mm.
- Base height: 1200mm.
- Top rail height: 950mm.
- Base rail height: 150mm.
- Vertical bar diameter: $\phi 42.7 \times 2.3$.
- Top rail diameter: $\phi 60.5 \times 3.2$.
- Base rail diameter: $\phi 21.7 \times 2.0$.

Side Elevation Dimensions:

- Overall height: 1100mm.
- Base height: 1200mm.
- Top rail height: 950mm.
- Base rail height: 150mm.

Labels:

- 転落防止柵 (H=1.10) P種

防護柵工

転落防止柵(土中式)

Technical drawing of a Japanese-style fall prevention fence (土中式転落防止柵). The drawing includes a plan view and a side elevation.

Plan View Dimensions:

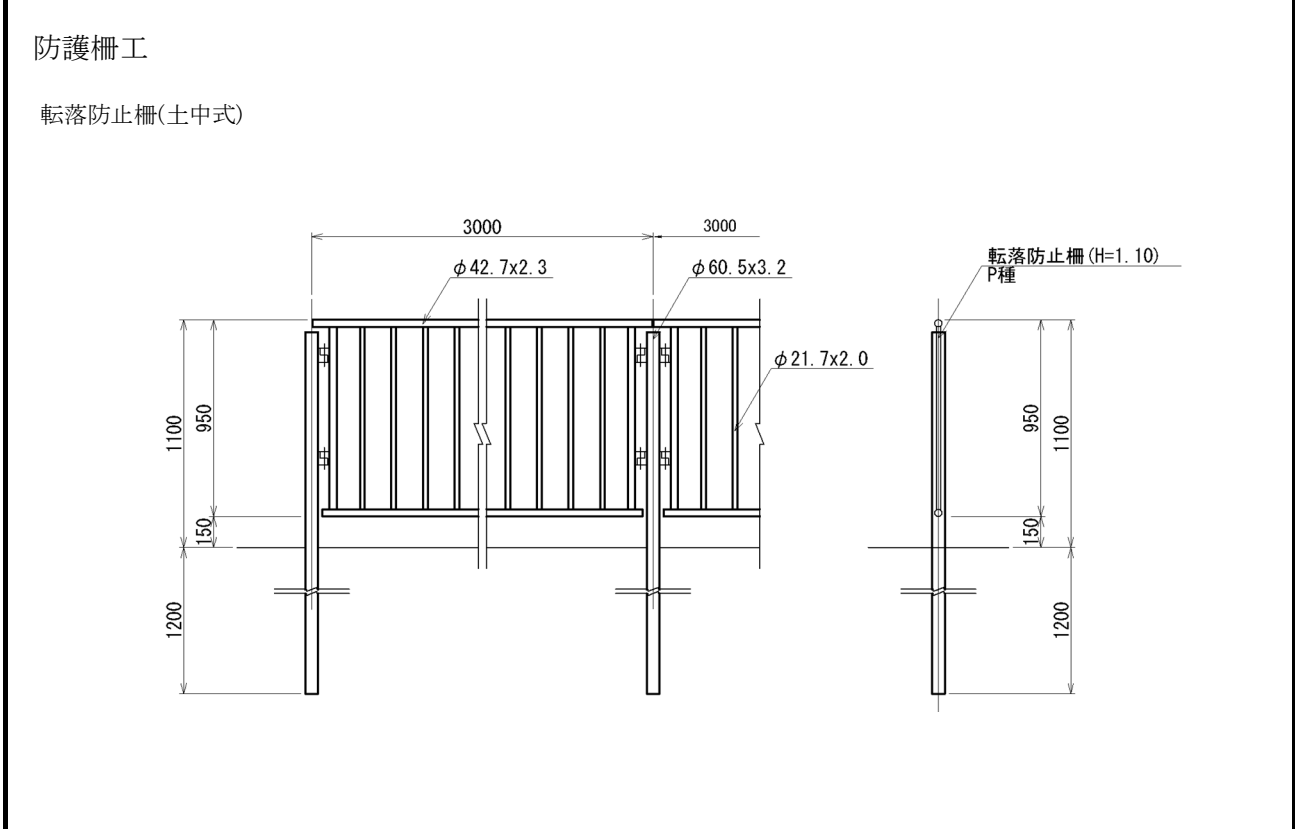
- Overall width: 3000mm (split into two 3000mm sections).
- Overall height: 1100mm.
- Base height: 1200mm.
- Top rail height: 950mm.
- Base rail height: 150mm.
- Vertical bar diameter: $\phi 42.7 \times 2.3$.
- Top rail diameter: $\phi 60.5 \times 3.2$.
- Base rail diameter: $\phi 21.7 \times 2.0$.

Side Elevation Dimensions:

- Overall height: 1100mm.
- Base height: 1200mm.
- Top rail height: 950mm.
- Base rail height: 150mm.

Labels:

- 転落防止柵 (H=1.10) P種



10m当たり

[illegible]

算式根拠となる構造図

Technical drawing of a CON-buildable fall prevention fence (転落防止柵).

The drawing includes a plan view on the left and a side elevation view on the right.

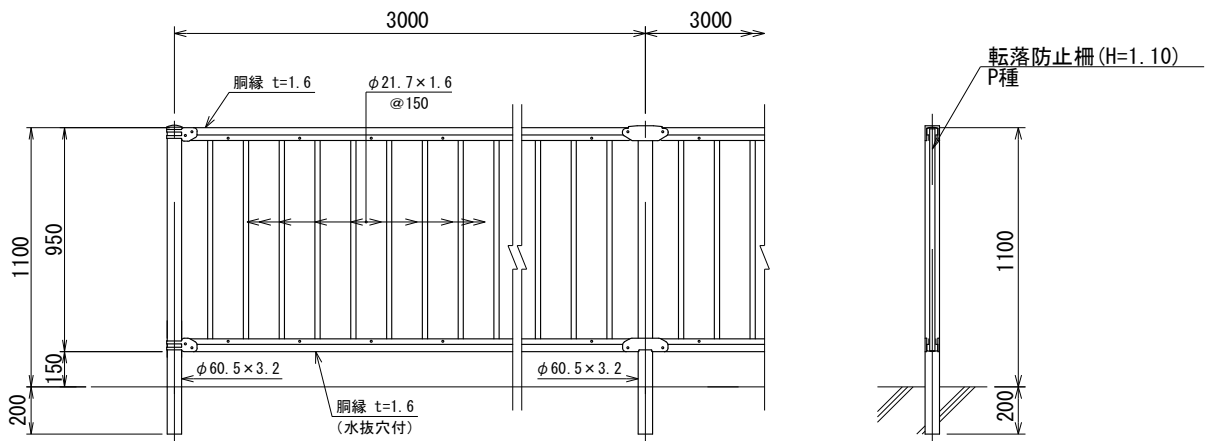
Plan View Dimensions:

- Total width: 6000mm (divided into two 3000mm sections).
- Total height: 1100mm.
- Top rail thickness: 1.6mm (胴縁 t=1.6).
- Vertical bar diameter: $\phi 21.7 \times 1.6$ @ 150mm spacing.
- Base pipe diameter: $\phi 60.5 \times 3.2$.
- Bottom rail thickness: 1.6mm (胴縁 t=1.6 (水抜穴付)).
- Base height: 200mm.

Side Elevation View Dimensions:

- Total height: 1100mm.
- Base height: 200mm.
- Fence type: 転落防止柵 (H=1.10) P種.

転落防止柵(CON建込式)



10m 当たり

[illegible]

構 造 物 取 壊 し 工

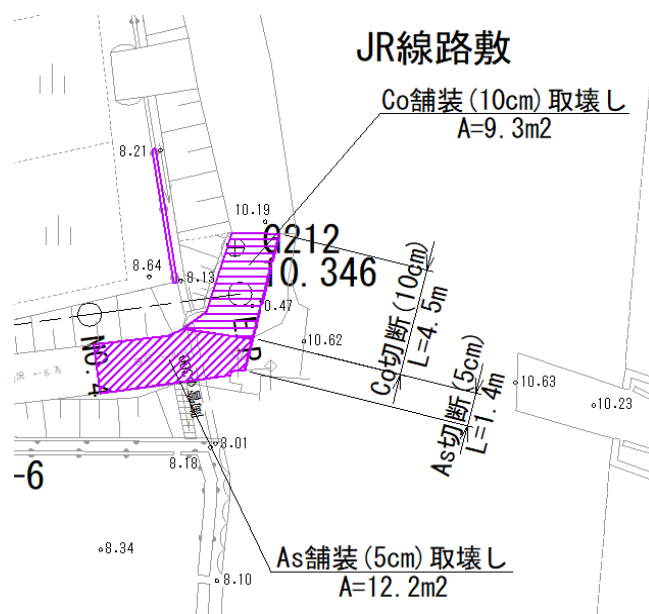
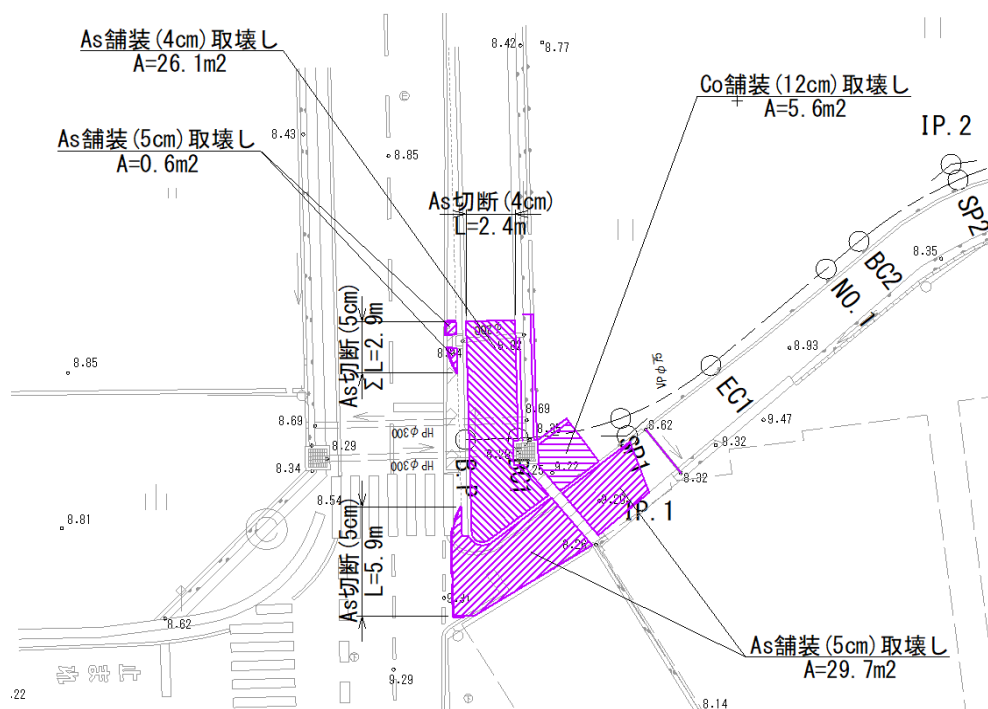
構造物取壊し工集計表											
工 種	規 格 ・ 寸 法	数 量									合 計
舗装版切断	As舗装版切断 t=5cm										L= 10.20 m
	As舗装版切断 t=4cm										L= 2.40 m
	Co舗装版切断 t=10cm										L= 4.50 m
舗装版破碎	As舗装版 t=5cm										A= 189.61 m2
	As舗装版 t=4cm										A= 26.10 m2
	Con舗装版 t=10cm										A= 9.30 m2
	Con舗装版 t=12cm										A= 5.60 m2
構造物取壊し	無筋構造物	無筋	L型(1)	L型(2)	昇降路	畦畔					V= 4.77 m3
		1.73	+	0.99	+	1.43	+	0.31	+	0.31	
殻運搬処理	As殻	189.61	×	0.05	+	26.10	×	0.04			V= 10.52 m3
		9.30	×	0.10	+	5.60	×	0.12	+	4.77	
	無筋Con殻		嵩上		蓋版						V= 6.56 m3
			+	0.05	+	0.14					
構造物撤去工	転落防止柵										L= 5.00 m
	VP φ 75										L= 2.70 m
	VP φ 200										L= 2.40 m
	陶管 φ 200										L= 2.20 m

工 種	規 格 ・ 寸 法	数 量										合 計
舗装版切断	As舗装版切断 t=5cm											L= 10.20 m
	As舗装版切断 t=4cm											L= 2.40 m
	Co舗装版切断 t=10cm											L= 4.50 m
舗装版破碎	As舗装版 t=5cm											A= 189.61 m2
	As舗装版 t=4cm											A= 26.10 m2
	Con舗装版 t=10cm											A= 9.30 m2
	Con舗装版 t=12cm											A= 5.60 m2
構造物取壊し	無筋構造物	無筋	L型(1)		L型(2)		昇降路		畦畔			
		1.73	+	0.99	+	1.43	+	0.31	+	0.31	V= 4.77 m3	
殻運搬処理	As殻	189.61	×	0.05	+	26.10	×	0.04			V= 10.52 m3	
		9.30	×	0.10	+	5.60	×	0.12	+	4.77		
	無筋Con殻		嵩上		蓋版						V= 6.56 m3	
			+	0.05	+	0.14						
構造物撤去工	転落防止柵											L= 5.00 m
	VP φ 75											L= 2.70 m
	VP φ 200											L= 2.40 m
	陶管 φ 200											L= 2.20 m

算式根拠となる構造図

構造物取壊し工

舗装版切断



As舗装版切断 t=5cm	5.9+2.9+1.4	m	10.20
As舗装版切断 t=4cm		m	2.40
Co舗装版切断 t=10cm		m	4.50

取壊工		As舗装版破碎(t=5cm)					As舗装版破碎(t=4cm)				
位 置	中心距離	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米
BP						0.60					
BC1	2.54	(2.54)	CAD計測			29.70	(2.54)	CAD計測			26.10
SP1	5.08	0.00	2.64				5.08				
EC1	5.08	(5.80)	2.22		2.43	14.09	(5.08)				
NO.1	7.30	(7.30)	2.03		2.13	15.55	(7.30)				
BC2	2.10	(2.10)	2.00		2.02	4.24	(2.10)				
SP2	5.66	(5.17)	2.27		2.14	11.06	(5.66)				
EC2	5.65	(5.13)	2.05		2.16	11.08	(5.65)				
NO.2	6.59	(6.59)	1.91		1.98	13.05	(6.59)				
NO.2+8.00	8.00	(8.00)	1.77		1.84	14.72	(8.00)				
NO.3	12.00	(12.00)	1.77		1.77	21.24	(12.00)				
NO.3+7.50	7.50	(7.50)	2.15		1.96	14.70	(7.50)				
NO.4	12.50	(12.50)	2.23		2.19	27.38	(12.50)				
EP	6.32	(6.32)	CAD計測			12.20	(6.32)				
合 計	86.32					189.61					26.10
取壊工		CON舗装版破碎(t=10cm)					CON舗装版破碎(t=12cm)				
位 置	中心距離	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米
BP											
BC1	2.54	(2.54)					(2.54)				
SP1	5.08	(5.08)					(5.08)	CAD計測			5.60
EC1	5.08	(5.08)					(5.08)				
NO.1	7.30	(7.30)					(7.30)				
BC2	2.10	(2.10)					(2.10)				
SP2	5.66	(5.66)					(5.66)				
EC2	5.65	(5.65)					(5.65)				
NO.2	6.59	(6.59)					(6.59)				
NO.2+8.00	8.00	(8.00)					(8.00)				
NO.3	12.00	(12.00)					(12.00)				
NO.3+7.50	7.50	(7.50)					(7.50)				
NO.4	12.50	(12.50)					(12.50)				
EP	6.32	(6.32)	CAD計測			9.30	(6.32)				
合 計	86.32					9.30					5.60

“*”は平均せずを示す

取壊し工 延長調書

左右	測 点 (附近)	排水構造物		擁壁		
		L型水路(1)	L型水路(2)	昇降路	畦畔	
		m	m	m	m	
左	NO. 0 + 3.5	6.2				
左	NO. 0 + 4.3			1.8		
左	NO. 2 + 8.0				1.7	
左	NO. 4 + 3.7		5.7			
	合 計	6.2	5.7	1.8	1.7	

取壊工		無筋コンクリート取壊し									
位 置	中心距離	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米
BP			0.04								
BC1	2.54	(2.54)	0.04		0.04	0.10					
SP1	5.08	(5.96)	0.02		0.03	0.18					
EC1	5.08	(5.36)	0.02		0.02	0.11					
NO.1	7.30	(7.30)	0.02		0.02	0.15					
BC2	2.10	(2.10)	0.02		0.02	0.04					
SP2	5.66	(5.49)	0.02		0.02	0.11					
EC2	5.65	(5.46)	0.03		0.03	0.16					
NO.2	6.59	(6.59)	0.02		0.03	0.20					
NO.2+8.00	8.00	(8.00)	0.05		0.04	0.32					
NO.3	12.00	(12.00)	0.00		0.03	0.36					
NO.3+7.50	7.50	(7.50)									
NO.4	12.50	(12.50)									
EP	6.32	(6.32)									
合 計	86.32					1.73					
取壊工											
位 置	中心距離	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米	重心距離	断面積 法 長	平 均	断面積 法 長	立 方 米 平 方 米
BP											
BC1	2.54										
SP1	5.08										
EC1	5.08										
NO.1	7.30										
BC2	2.10										
SP2	5.66										
EC2	5.65										
NO.2	6.59										
NO.2+8.00	8.00										
NO.3	12.00										
NO.3+7.50	7.50										
NO.4	12.50										
EP	6.32										
合 計	86.32										

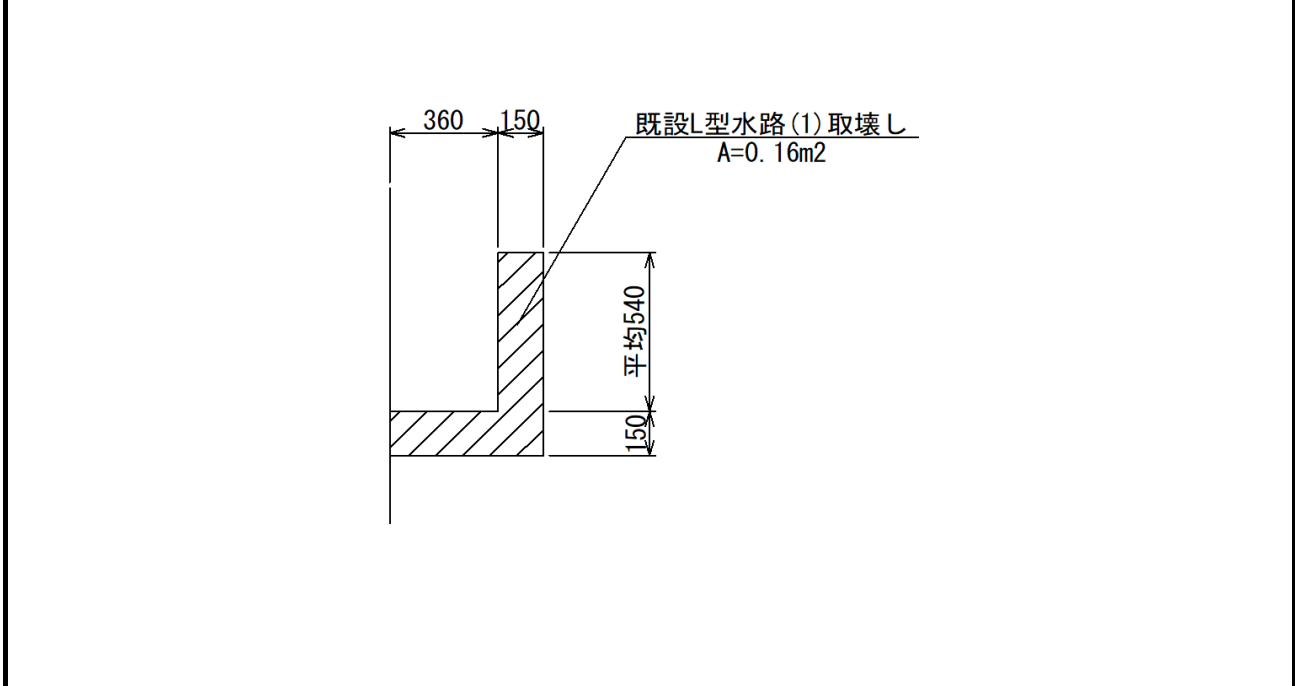
“*”は平均せずを示す

算 式 根 拠 と な る 構 造 図

[illegible]

既設L型水路(1)	L= 6.2 m
-----------	----------

既設L型水路(1)	L= 6.2 m
-----------	----------



1式当たり

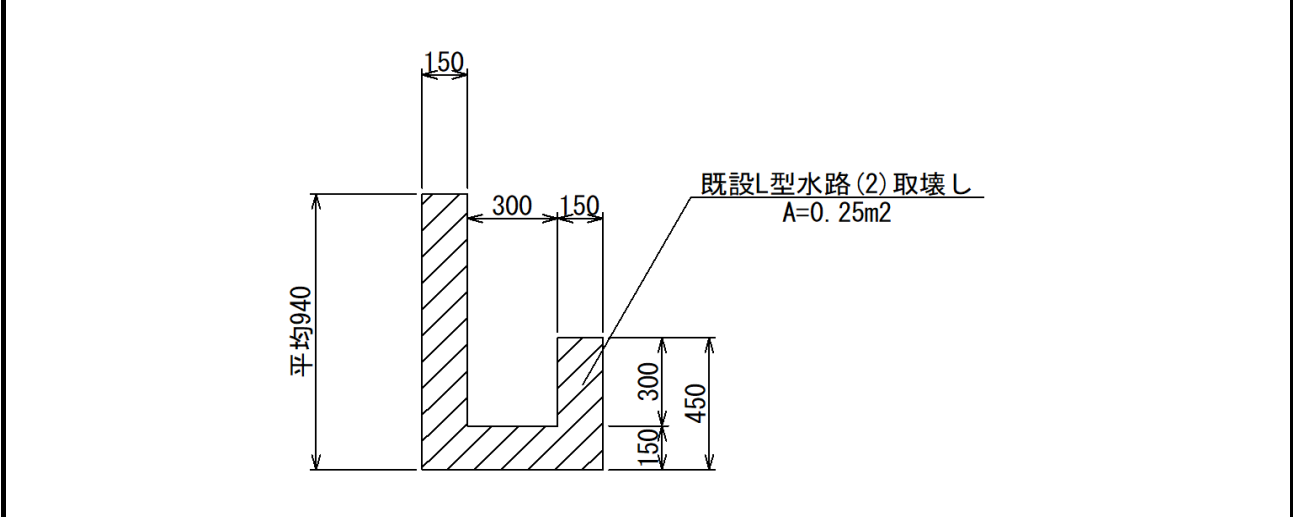
[illegible]

算 式 根 拠 と な る 構 造 図

取壊工

既設L型水路(2)	L= 5.7 m
-----------	----------

既設L型水路(2)	L= 5.7 m
-----------	----------



1式当たり

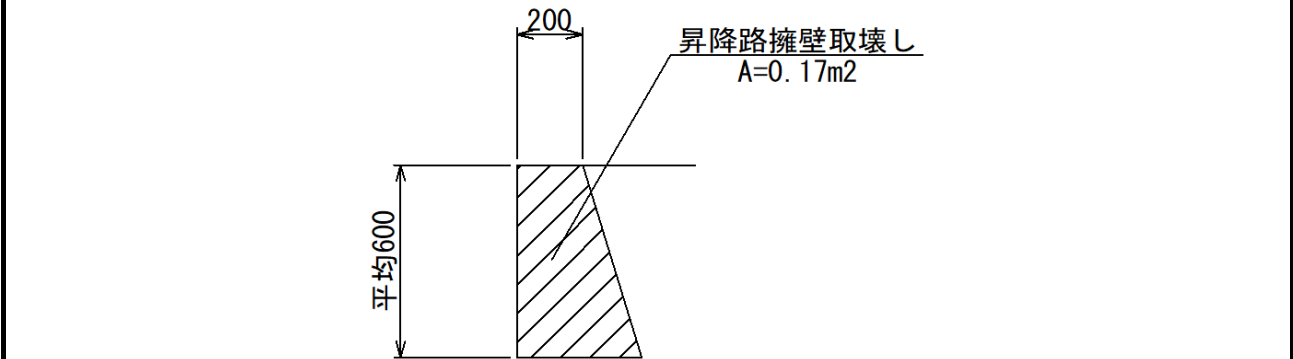
[illegible]

算 式 根 拠 と な る 構 造 図

取壊工

升降路擁壁	L= 1.8 m
-------	----------

升降路擁壁	L= 1.8 m
-------	----------

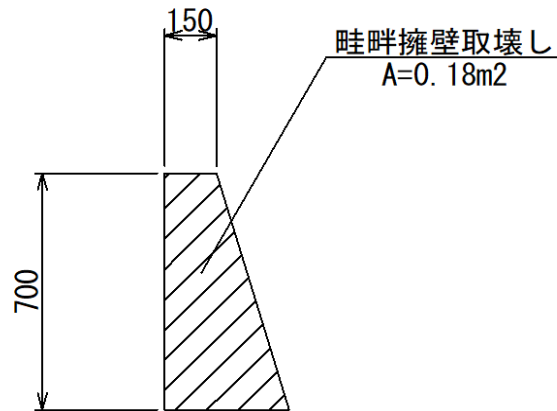


1式当たり

[illegible]

[illegible]

L= 1.7 m

[illegible]

撤去工 延長調書

左右	測 点 (附近)	防護柵	排水構造物			
		転落防止柵	VP φ 75	VP φ 200	陶管 φ 200	
		m	m	m	m	
左	NO. 0 + 2.8	5.0				
右	NO. 0 + 8.8		2.7			
右	NO. 2 + 2.3				2.2	
右	NO. 2 + 17.2			2.4		
	合 計	5.0	2.7	2.4	2.2	