

土砂流出対策工事数量計算書

目 次

§ 1. 総括表	-----	1 ~ 4
§ 2. 土工	-----	5 ~ 24
§ 3. 本体工	-----	25 ~ 41
§ 4. 構造物撤去工	-----	42 ~ 45
§ 5. 仮設工	-----	46 ~ 49

§ 1. 総括表

数量総括表 (1)

工種	種別	細別	規格	単位	設計数量	計上数量	備考
土工	掘削工	掘削	土砂, 小規模	m ³	43.3	43	
	盛土工	盛土	2.5m未満	m ³	5.4	5	
		〃	2.5m以上4.0m未満	m ³	6.2	6	
		〃	4.0m以上	m ³	2.2	2	
	法面整形工	法面整形(切土部)	土砂	m ²	10.1	10	
		法面整形(盛土部)	土砂	m ²	12.5	13	
	残土処理工	小型不整地運搬車	土砂, 運搬距離260m以下	m ³	49.7	50	
		〃	軟岩, 運搬距離260m以下	m ³	27.4	30	
		積込(ルーズ)	土砂	m ³	49.7	50	
		〃	軟岩	m ³	27.4	30	
		土砂等運搬	土砂	m ³	49.7	50	
		〃	軟岩	m ³	27.4	30	
		残土等処分	土砂	m ³	49.7	50	
		〃	軟岩	m ³	27.4	30	
本土工	作業土工	床掘	土砂, 小規模	m ³	69.8	70	
		〃	軟岩	m ³	27.4	30	
		埋戻し	1.0m未満	m ³	7.7	8	
		〃	1m以上4m未満	m ³	36.2	40	
		基礎碎石	RC-40	m ³	5.9	6	
		基面整正		m ²	76.6	77	
	流木捕捉工	コンクリート	18-8-40BB, 圧送管60m超120m以下	m ³	18.3	18	
		置換コンクリート	18-8-40BB, 圧送管60m超120m以下	m ³	0.1	0.0	

数 量 総 括 表 (2)

工種	種別	細別	規格	単位	計上数量	設計数量	備考
		鋼製本体工	H鋼 125×125×6.5×9×1900mm	t	0.2	0.2	
		小型不整地運搬車	H鋼 125×125×6.5×9×1900mm	t	0.2	0.2	
	場所打擁壁工	重力式擁壁	18-8-40BB, 圧送管60m超120m以下	m ³	15.2	15	
		重力式擁壁	低水護岸部 18-8-40, 圧送管60m超120m以下	m ³	5.1	5	
		張コンクリート	18-8-40BB t=20cm, 圧送管60m超120m以下	m ³	5.9	6	
		かごマット	スロープ型, 1000×2000×500	m ²	4.0	4	
		〃	多段積 1000×2000×500	m ²	13.4	13	
		小型不整地運搬車	割栗石φ150～200	m ³	15.4	15	
構造物撤去工	構造物取壊し工	コンクリート構造物取壊し	既設擁壁及び床張, 無筋コンクリート	m ³	17.8	18	
		小型不整地運搬	既設擁壁及び床張, 無筋コンクリート	m ³	17.8	18	
	運搬処理工	殻運搬	無筋コンクリート	m ³	17.8	18	
		殻処分	無筋コンクリート	m ³	17.8	18	
仮設工	【仮設工設・撤去】						
	土留・仮締切工	土のう	620×480	m ²	1.6	2	
		高密度ポリエチレン管	シングル管, φ300	m	32.4	32	
	交通管理工	交通誘導警備員B		人日	8.0	8	

§ 2. 土工

土工数量集計表

[illegible]

土工集計

種別		単位	本体工	管理用道路	合計
掘削	土砂	m ³	32.9	10.4	43.3
床掘	土砂	m ³	61.7	8.1	69.8
	軟岩	m ³	27.4	—	27.4
埋戻し	土砂 W1<1.0m	m ³	6.6	1.1	7.7
	土砂 1.0m≤W1<4.0m	m ³	36.2	—	36.2
盛土	2.5m<W	m ³	3.2	2.2	5.4
	2.5m≤W<4.0m	m ³	6.2	—	6.2
	4.0m≤W	m ³	2.2	—	2.2
基礎碎石	RC-40	m ³	5.9	—	5.9
基面整正		m ²	62.4	14.2	76.6
法面整形	切土部	m ²	3.2	6.9	10.1
	盛土部	m ²	6.0	6.5	12.5
不整地 運搬車	土砂	m ³	—	—	49.7
	軟岩	m ³	—	—	27.4
積込 (ルーズ)	土砂	m ³	—	—	49.7
	軟岩	m ³	—	—	27.4
土砂等 運搬	土砂	m ³	—	—	49.7
	軟岩	m ³	—	—	27.4
残土等 処分	土砂	m ³	—	—	49.7
	軟岩	m ³	—	—	27.4
コンクリート取壊し		m ³	17.8		17.8

土 量 計 算 書 (その1)

本体工

測点	単距離	掘削 土砂 (m ³)			床掘 土砂 (m ³)			床掘 軟岩 (m ³)			備考
		断面積	平均	数量	断面積	平均	数量	断面積	平均	数量	
NO. 0-4.00	-	0.2	-	-	1.6	-	-	1.4	-	-	NO. 0+4.00
NO. 0-0.79	3.3	1.3	0.75	2.5	5.0	3.30	10.9	5.3	3.35	11.1	NO. 0-0.79 (下流側)
NO. 0-0.79	0.0	1.7	1.50	0.0	5.5	5.25	0.0	4.8	5.05	0.0	NO. 0
NO. 0+2.36	3.1	1.7	1.70	5.3	5.5	5.50	17.1	4.8	4.80	14.9	NO. 0
NO. 0+2.75	0.4	2.2	1.95	0.8	3.9	4.70	1.9	2.3	3.55	1.4	NO. 0+2.75 (下流側)
NO. 0+2.75	0.0	2.2	2.20	0.0	3.9	3.90	0.0	0.0	1.15	0.0	NO. 0+2.75 (上流側)
NO. 0+5.50	2.7	2.7	2.45	6.6	4.4	4.15	11.2	0.0	0.00	0.0	NO. 0+5.50 (下流側)
NO. 0+5.50	0.0	2.7	2.70	0.0	3.6	4.00	0.0	0.0	0.00	0.0	NO. 0+5.50 (上流側)
NO. 0+11.30	5.8	3.4	3.05	17.7	3.5	3.55	20.6	0.0	0.00	0.0	NO. 0+11.30 (下流側)
合計	15.3	32.9			61.7			27.4			

土 量 計 算 書 (その2)

本体工

測点	単距離	埋戻し 土砂 W1<1.0m (m ³)			埋戻し 土砂 1.0m≤W1<4.0m (m ³)			盛土 2.5m<W (m ³)			備考
		断面積	平均	数量	断面積	平均	数量	断面積	平均	数量	
NO. 0-4.00	-	0.0	-	-	2.5	-	-	0.0	-	-	NO. 0+4.00
NO. 0-0.79	3.3	0.0	0.00	0.0	5.3	3.90	12.9	0.3	0.15	0.5	NO. 0-0.79 (下流側)
NO. 0-0.79	0.0	0.0	0.00	0.0	5.0	5.15	0.0	0.8	0.55	0.0	NO. 0
NO. 0+2.36	3.1	0.0	0.00	0.0	5.0	5.00	15.5	0.8	0.80	2.5	NO. 0
NO. 0+2.75	0.4	0.0	0.00	0.0	3.3	4.15	1.7	0.0	0.40	0.2	NO. 0+2.75 (下流側)
NO. 0+2.75	0.0	0.0	0.00	0.0	1.7	2.50	0.0	0.0	0.00	0.0	NO. 0+2.75 (上流側)
NO. 0+5.50	2.7	0.8	0.40	1.1	0.9	1.30	3.5	0.0	0.00	0.0	NO. 0+5.50 (下流側)
NO. 0+5.50	0.0	1.5	1.15	0.0	0.0	0.45	0.0	0.0	0.00	0.0	NO. 0+5.50 (上流側)
NO. 0+11.30	5.8	0.4	0.95	5.5	0.9	0.45	2.6	0.0	0.00	0.0	NO. 0+11.30 (下流側)
合計	15.3	6.6			36.2			3.2			

土 量 計 算 書 (その3)

本体工

測点	単距離	盛土 2.5m≤W<4.0m (m³)			盛土 4.0m≤W (m³)			基礎砕石 (m³)			備考
		断面積	平均	数量	断面積	平均	数量	断面積	平均	数量	
NO. 0-4.00	-	0.0	-	-	0.0	-	-	0.0	-	-	NO. 0+4.00
NO. 0-0.79	3.3	0.7	0.35	1.2	0.0	0.00	0.0	0.8	0.40	1.3	NO. 0-0.79 (下流側)
NO. 0-0.79	0.0	1.1	0.90	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.40	0.0	NO. 0
NO. 0+2.36	3.1	1.1	1.10	3.4	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	NO. 0
NO. 0+2.75	0.4	0.5	0.80	0.3	1.4	0.70	0.3	0.0	0.00	0.0	NO. 0+2.75 (下流側)
NO. 0+2.75	0.0	0.0	0.25	0.0	1.4	1.40	0.0	0.0	0.00	0.0	NO. 0+2.75 (上流側)
NO. 0+5.50	2.7	0.3	0.15	0.4	0.0	0.70	1.9	0.2	0.10	0.3	NO. 0+5.50 (下流側)
NO. 0+5.50	0.0	0.3	0.30	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.10	0.0	NO. 0+5.50 (上流側)
NO. 0+11.30	5.8	0.0	0.15	0.9	0.0	0.00	0.0	0.2	0.10	0.6	NO. 0+11.30 (下流側)
								流木捕捉工下流側			
								0.2*1/2*(1.0+1.50)=		0.3	
								流木捕捉工上流側			
								0.7*4.88=		3.4	
合計	15.3	6.2			2.2			5.9			

土 量 計 算 書 (その4)

本体工

測点	単距離	基面整正 (m ²)			法面整形 切土部 (m ²)			法面整形 盛土部 (m ²)			備考
		延長	平均	数量	延長	平均	数量	延長	平均	数量	
NO. 0-4.00	-	2.5	-	-	0.0	-	-	2.7	-	-	NO. 0+4.00
NO. 0-0.79	3.3	3.4	2.95	9.7	0.0	0.00	0.0	0.0	1.35	4.5	NO. 0-0.79 (下流側)
NO. 0-0.79	0.0	4.9	4.15	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	NO. 0
NO. 0+2.36	3.1	4.9	4.90	15.2	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	NO. 0
NO. 0+2.75	0.4	5.6	5.25	2.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	NO. 0+2.75 (下流側)
NO. 0+2.75	0.0	4.5	5.05	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	NO. 0+2.75 (上流側)
NO. 0+5.50	2.7	4.1	4.30	11.6	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	NO. 0+5.50 (下流側)
NO. 0+5.50	0.0	4.8	4.45	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	NO. 0+5.50 (上流側)
NO. 0+11.30	5.8	3.4	4.10	23.8	1.1	0.55	3.2	0.5	0.25	1.5	NO. 0+11.30 (下流側)
合計	15.3	62.4			3.2			6.0			

土 量 計 算 書 (その5)

本体工

測点	単距離	コンクリート取壊し (m ³)									備考
		断面積	平均	数量							
NO. 0-4. 00	-	1. 4	-	-							NO. 0+4. 00
NO. 0-0. 79	3. 3	1. 5	1. 45	4. 8							NO. 0-0. 79 (下流側)
NO. 0-0. 79	0. 0	1. 5	1. 50	0. 0							NO. 0
NO. 0+2. 36	3. 1	1. 5	1. 50	4. 7							NO. 0
NO. 0+2. 75	0. 4	1. 4	1. 45	0. 6							NO. 0+2. 75 (下流側)
NO. 0+2. 75	0. 0	0. 8	1. 10	0. 0							NO. 0+2. 75 (上流側)
NO. 0+5. 50	2. 7	0. 8	0. 80	2. 2							NO. 0+5. 50 (下流側)
NO. 0+5. 50	0. 0	0. 8	0. 80	0. 0							NO. 0+5. 50 (上流側)
NO. 0+11. 30	5. 8	1. 1	0. 95	5. 5							NO. 0+11. 30 (下流側)
合計	15. 3	17. 8									

土 量 計 算 書 (その6)

管理用道路

測点	単距離	掘削 土砂 (m ³)			床掘 土砂 (m ³)			埋戻し 土砂 W1<1.0m (m ³)			備考
		断面積	平均	数量	断面積	平均	数量	断面積	平均	数量	
NO. 0	-	2.5	-	-	2.9	-	-	0.4	-	-	NO. 0+11.30 (上流側)
No. 0+1.00	1.0	2.5	2.50	2.5	2.9	2.90	2.9	0.4	0.40	0.4	NO. 0+11.30 (上流側)
NO. 0+4.59	3.6	0.8	1.65	5.9	0.0	1.45	5.2	0.0	0.20	0.7	NO. 0+15.00
NO. 0+9.00	4.4	0.1	0.45	2.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	NO. 0+18.46
合計	9.0	10.4			8.1			1.1			

土 量 計 算 書 (その7)

管理用道路

測点	単距離	盛土 2.5m<W (m ³)			基面整正 (m ²)			法面整形 切土部 (m ²)			備考
		断面積	平均	数量	延長	平均	数量	延長	平均	数量	
NO. 0	-	0.0	-	-	1.9	-	-	1.1	-	-	NO. 0+11.30 (上流側)
No. 0+1.00	1.0	0.0	0.00	0.0	1.9	1.90	1.9	1.1	1.10	1.1	NO. 0+11.30 (上流側)
NO. 0+4.59	3.6	0.1	0.05	0.2	1.9	1.90	6.8	0.9	1.00	3.6	NO. 0+15.00
NO. 0+9.00	4.4	0.8	0.45	2.0	0.6	1.25	5.5	0.1	0.50	2.2	NO. 0+18.46
合計	9.0	2.2			14.2			6.9			

土 量 計 算 書 (その8)

管理用道路

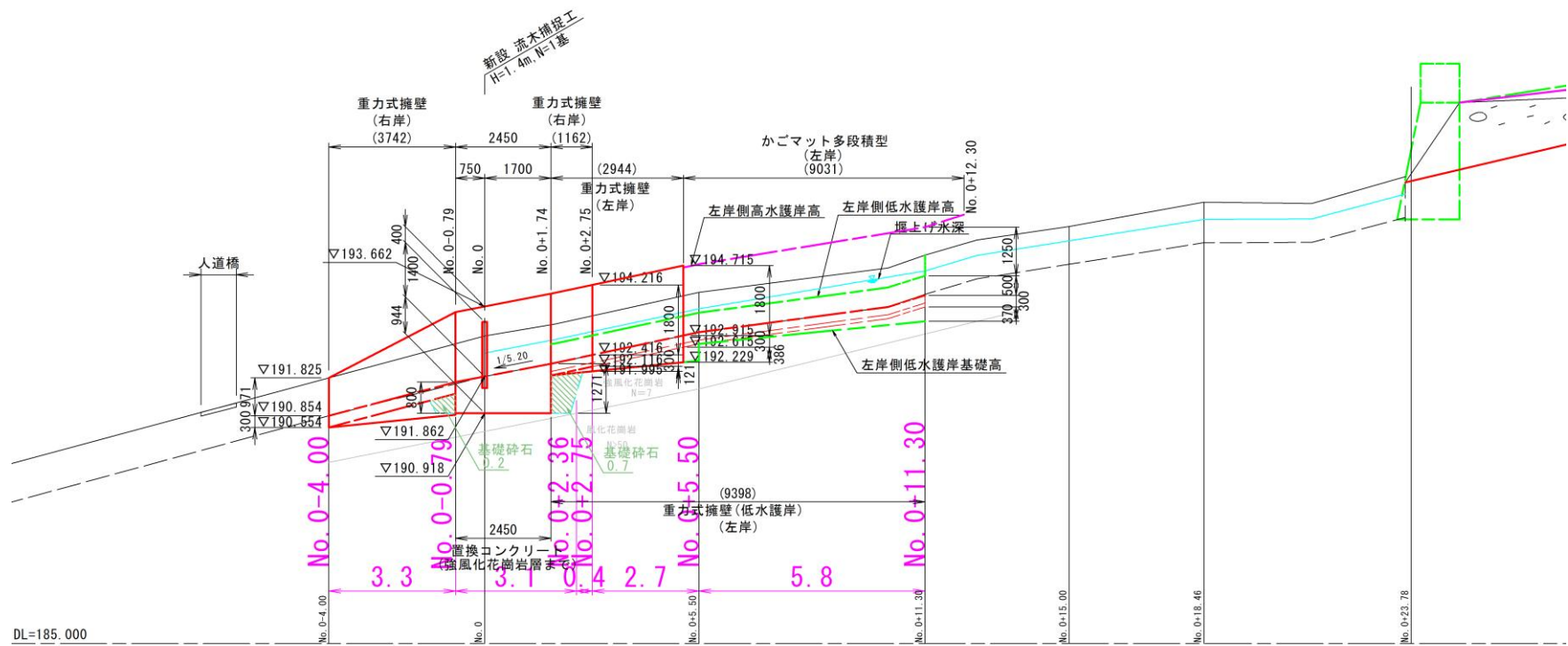
測点	単距離	法面整形 盛土部 (m ²)									備考
		延長	平均	数量							
NO. 0	-	0.5	-	-							NO. 0+11.30 (上流側)
No. 0+1.00	1.0	0.5	0.50	0.5							NO. 0+11.30 (上流側)
NO. 0+4.59	3.6	0.3	0.40	1.4							NO. 0+15.00
NO. 0+9.00	4.4	1.8	1.05	4.6							NO. 0+18.46
合計	9.0	6.5									

土 配 表

細 別	規 格	計算式	単位	数 量	摘 要
発生土					
掘削	土砂		m3	32.9	本体工
	土砂		m3	10.4	管理用道路
床掘	土砂		m3	61.7	本体工
	土砂		m3	8.1	管理用道路
発生土(土砂)計			m3	113.1	
床掘	軟岩		m3	27.4	本体工
発生土(軟岩)計			m3	27.4	
流用土					
埋戻	W<1.0m		m3	6.6	本体工
	W<1.0m		m3	1.1	管理用道路
	1.0m≦W<4.0m		m3	36.2	本体工
盛土	W<2.5m		m3	3.2	本体工
	W<2.5m		m3	2.2	管理用道路
	2.5m≦W<4.0m		m3	6.2	本体工
	W>4.0m		m3	2.2	本体工
流用土(土砂)計			m3	57.7	
残土処理	土砂	113.1 - 57.7 / 0.9	m3	49.0	
	土のう	0.42 × 1.6	m3	0.7	
		合計	m3	49.7	
	軟岩		m3	27.4	

土工延長調書

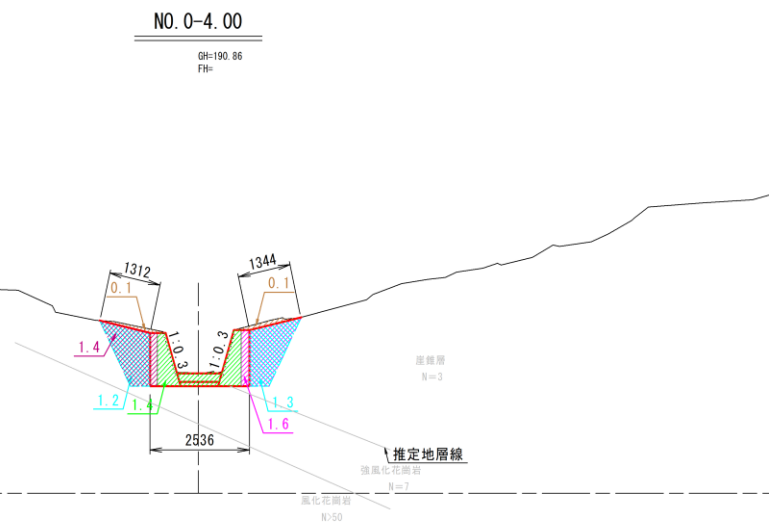
縦断面 S=1:100



土工横断図(1)

本体土工			
種別	規格	単位	数量
掘削	土砂	m ²	0.2
床盤	土砂	m ²	1.6
床盤	軟岩	m ²	1.4
埋戻し	土砂 W1<1.0m	m ²	0.0
	土砂 1.0m<W1<4.0m	m ²	2.5
盛土	① 2.5m<W	m ²	0.0
	② 2.5m≤W<4.0m	m ²	0.0
	③ 4.0m≤W	m ²	0.0
基面整正		m	2.5
法面整形	切土部	m	0.0
	盛土部	m	2.7

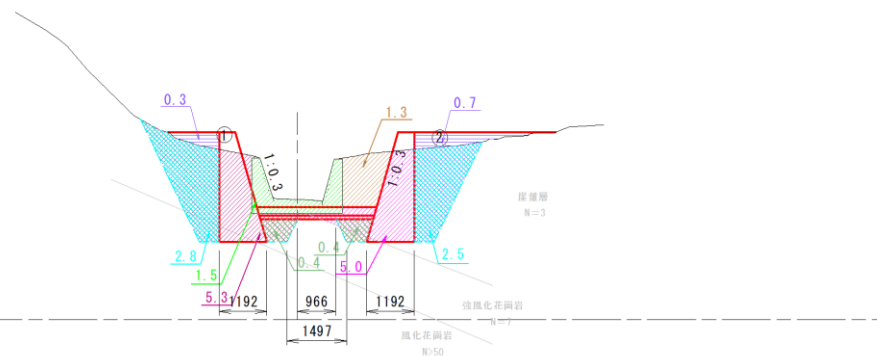
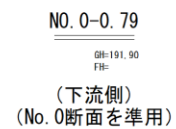
種別	規格	単位	数量
取壊し	無筋構造物	m2	1.4



本体土工			
種別	規格	単位	数量
掘削	土砂	m ²	1.3
床掘	土砂	m ²	5.0
床掘	軟岩	m ²	5.3
埋戻し	土砂 W1<1.0m	m ²	0.0
	土砂 1.0m<W<4.0m	m ²	5.3
盛土	① 2.5m<W	m ²	0.3
	② 2.5m≤W<4.0m	m ²	0.7
	③ 4.0m≤W	m ²	0.0
基礎砕石	RC-40	m ²	0.8
基面整正		m	3.4

種別	規格	単位	数量
取壊し	無筋構造物	m2	1.5

DL=189.000

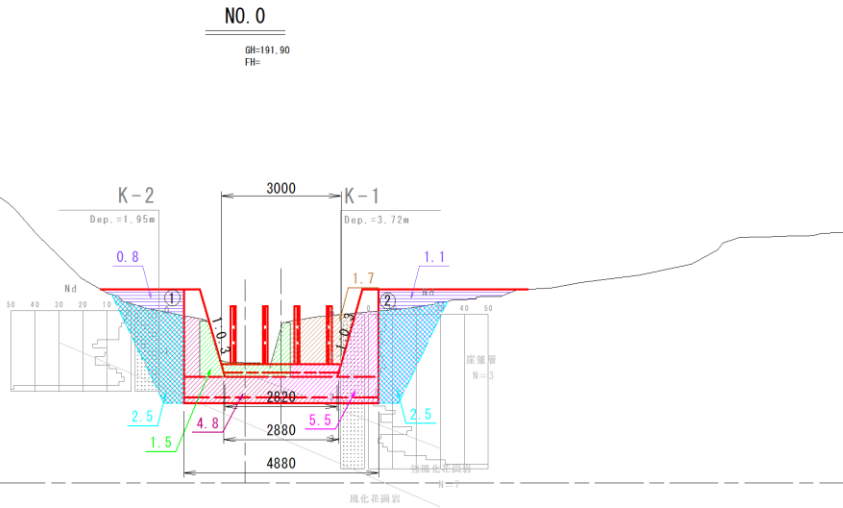


土工横断図(2)

本体土工			
種別	規格	単位	数量
掘削	土砂	m2	1.7
床掘	土砂	m2	5.5
床掘	軟岩	m2	4.8
埋戻し	土砂 W1<1.0m	m2	0.0
	土砂 1.0m<W1<4.0m	m2	5.0
盛土	① 2.5m<W	m2	0.8
	② 2.5m≤W<4.0m	m2	1.1
	③ 4.0m≤W	m2	0.0
基面整正		m	4.9

撤去工			
種別	規格	単位	数量
取壊し	無筋構造物	m2	1.5

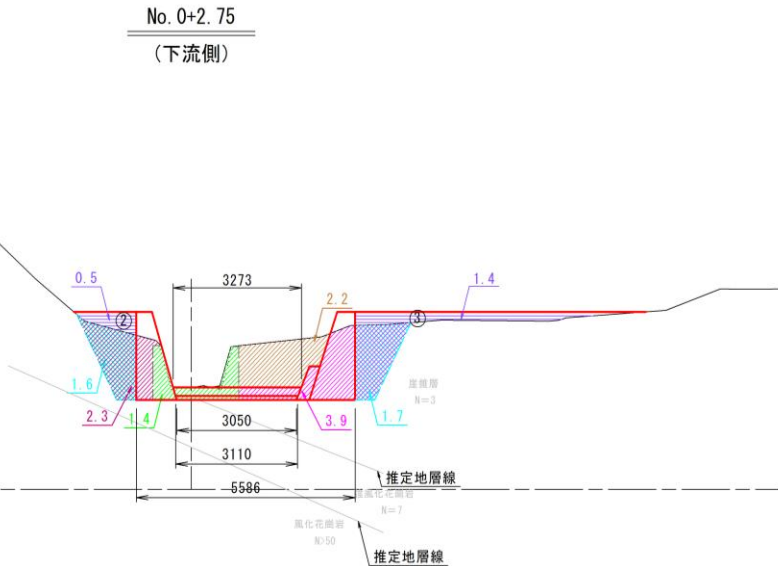
DL=189.000



本体土工			
種別	規格	単位	数量
掘削	土砂	m2	2.2
床掘	土砂	m2	3.9
床掘	軟岩	m2	2.3
埋戻し	土砂 W1<1.0m	m2	0.0
	土砂 1.0m<W1<4.0m	m2	3.3
盛土	① 2.5m<W	m2	0.0
	② 2.5m≤W<4.0m	m2	0.5
	③ 4.0m≤W	m2	1.4
基面整正		m	5.6

撤去工			
種別	規格	単位	数量
取壊し	無筋構造物	m2	1.4

DL=190.000



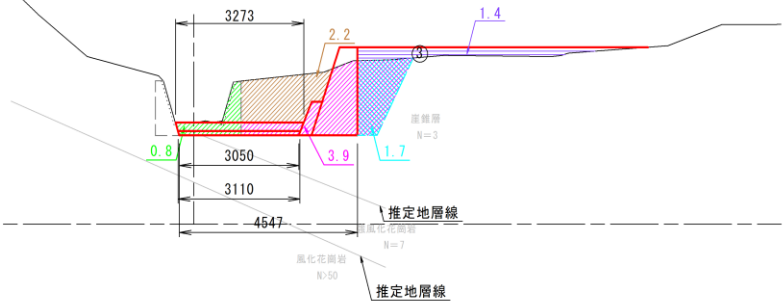
土工横断図(3)

本体工土工			
種別	規格	単位	数量
掘削	土砂	m2	2.2
床掘	土砂	m2	3.9
床整	軟岩	m2	0.0
埋戻し	土砂 W1<1.0m	m2	0.0
	土砂 1.0m<W1<4.0m	m2	1.7
盛土	① 2.5m<W	m2	0.0
	② 2.5m≤W<4.0m	m2	0.0
	③ 4.0m≤W	m2	1.4
基面整正		m	4.5

撤去工			
種別	規格	単位	数量
取壊し	無筋構造物	m2	0.8

DL=190.000

No. 0+2.75
(上流側)

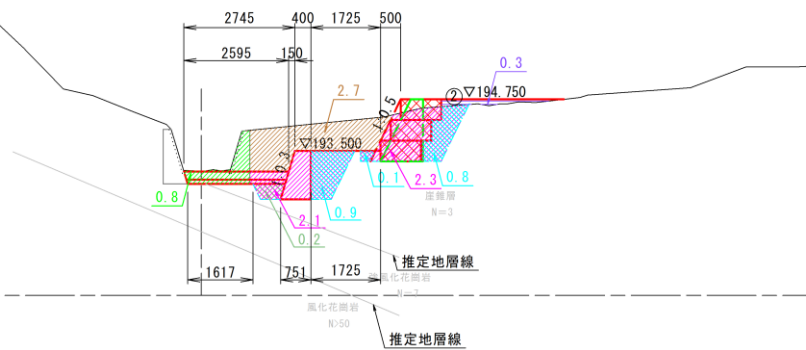


本体工土工			
種別	規格	単位	数量
掘削	土砂	m2	2.7
床掘	土砂	m2	4.4
埋戻し	土砂 W1<1.0m	m2	0.8
	土砂 1.0m≤W1<4.0m	m2	0.9
盛土	① 2.5m<W	m2	0.0
	② 2.5m≤W<4.0m	m2	0.3
	③ 4.0m≤W	m2	0.0
基礎砕石	RC-40	m2	0.2
基面整正		m	4.1

撤去工			
種別	規格	単位	数量
取壊し	無筋構造物	m2	0.8

DL=190.000

No. 0+5.50
(下流側)



土工横断図(4)

本体工土工			
種別	規格	単位	数量
掘削	土砂	m2	2.7
床掘	土砂	m2	3.6
埋戻し	土砂 W1<1.0m	m2	1.5
	土砂 1.0m≦W1<4.0m	m2	0.0
盛土	① 2.5m<W	m2	0.0
	② 2.5m≦W<4.0m	m2	0.3
	③ 4.0m≦W	m2	0.0
基面整正		m	4.8

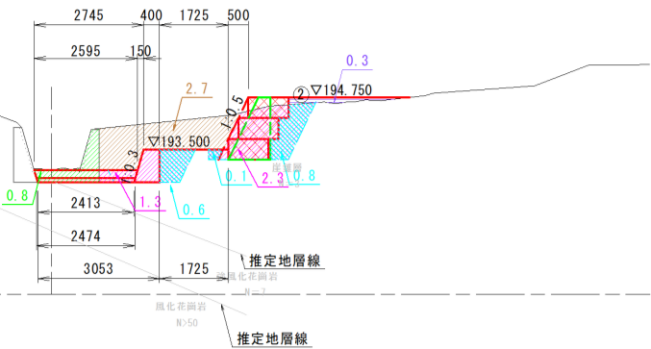
撤去工			
種別	規格	単位	数量
取壊し	無筋構造物	m2	0.8

DL=190.000

NO. 0+5.50

GH=193.00
FH=

(上流側)



本体工土工			
種別	規格	単位	数量
掘削	土砂	m2	3.4
床掘	土砂	m2	3.5
埋戻し	土砂 W1<1.0m	m2	0.4
	土砂 1.0m<W1<4.0m	m2	0.9
盛土	① 2.5m<W	m2	0.0
	② 2.5m≦W<4.0m	m2	0.0
	③ 4.0m≦W	m2	0.0
基礎砕石	RC-40	m2	0.2
基面整正		m	3.4
法面整形	切土部	m	1.1
	盛土部	m	0.5

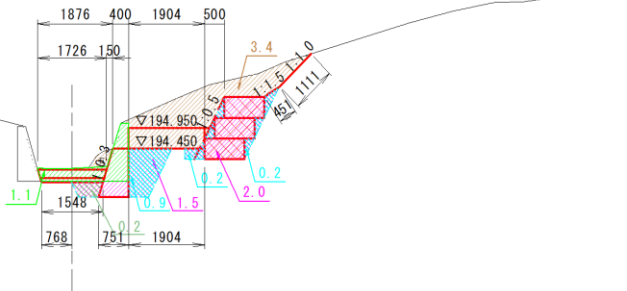
撤去工			
種別	規格	単位	数量
取壊し	無筋構造物	m2	1.1

DL=191.000

NO. 0+11.30

GH=193.98
FH=

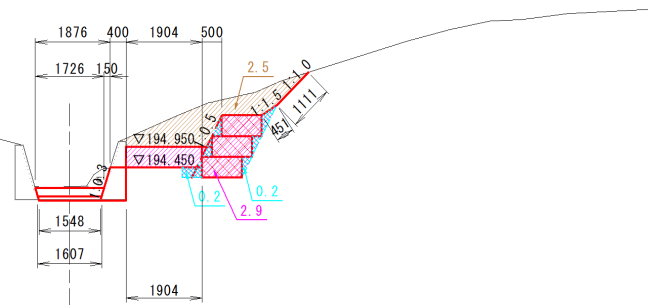
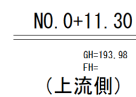
(下流側)



土工横断図(5)

管理用道路土工			
種別	規格	単位	数量
掘削	土砂	m2	2.5
床掘	土砂	m2	2.9
埋戻し	土砂 W1<1.0m	m2	0.4
	土砂 1.0m<W1<4.0m	m2	0.0
盛土	① 2.5m<W	m2	0.0
	② 2.5m≤W<4.0m	m2	0.0
	③ 4.0m≤W	m2	0.0
基面整正		m	1.9
法面整形	切土部	m	1.1
	盛土部	m	0.5

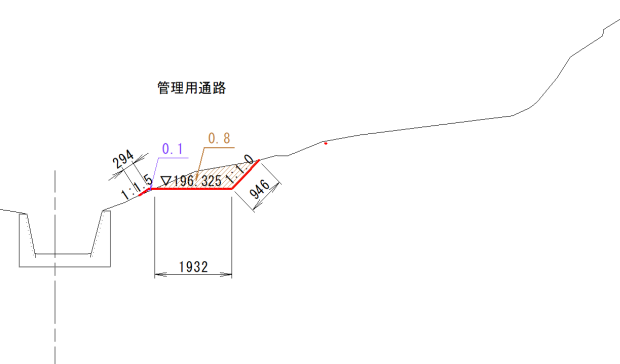
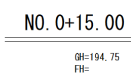
撤去工			
種別	規格	単位	数量
取壊し	無筋構造物	m2	0.0

$$DL=191,000$$


管理用道路土工			
種別	規格	単位	数量
掘削	土砂	m2	0.8
床掘	土砂	m2	0.0
埋戻し	土砂 W1<1.0m	m2	0.0
	土砂 1.0m<W1<4.0m	m2	0.0
盛土	① 2.5m<W	m2	0.1
	② 2.5m≤W<4.0m	m2	0.0
	③ 4.0m≤W	m2	0.0
基面整正		m	1.9
法面整形	切土部	m	0.9
	盛土部	m	0.3

種別	規格	単位	数量
取壊し	無筋構造物	m2	0.0

DL=192.000



土工横断図(6)

管理用道路土工

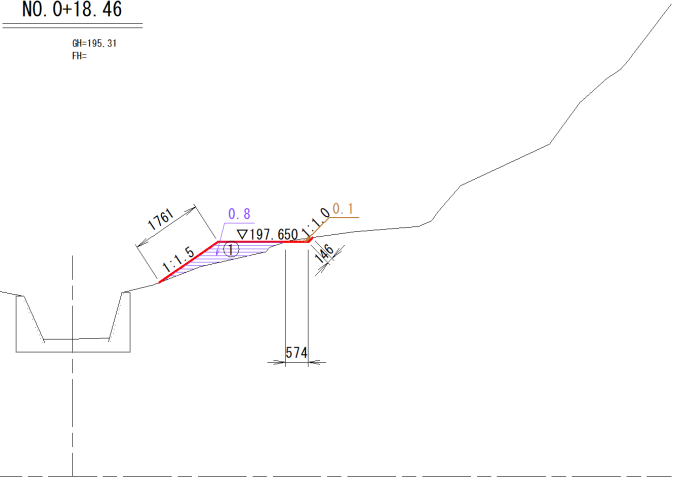
種別	規格	単位	数量
掘削	土砂	m2	0.1
床掘	土砂	m2	0.0
埋戻し	土砂 W1<1.0m	m2	0.0
	土砂 1.0m<W1<4.0m	m2	0.0
盛土	① 2.5m<W	m2	0.8
	② 2.5m≦W<4.0m	m2	0.0
	③ 4.0m≦W	m2	0.0
基面整正		m	0.6
法面整形	切土部	m	0.1
	盛土部	m	1.8

撤去工

種別	規格	単位	数量
取壊し	無筋構造物	m2	0.0

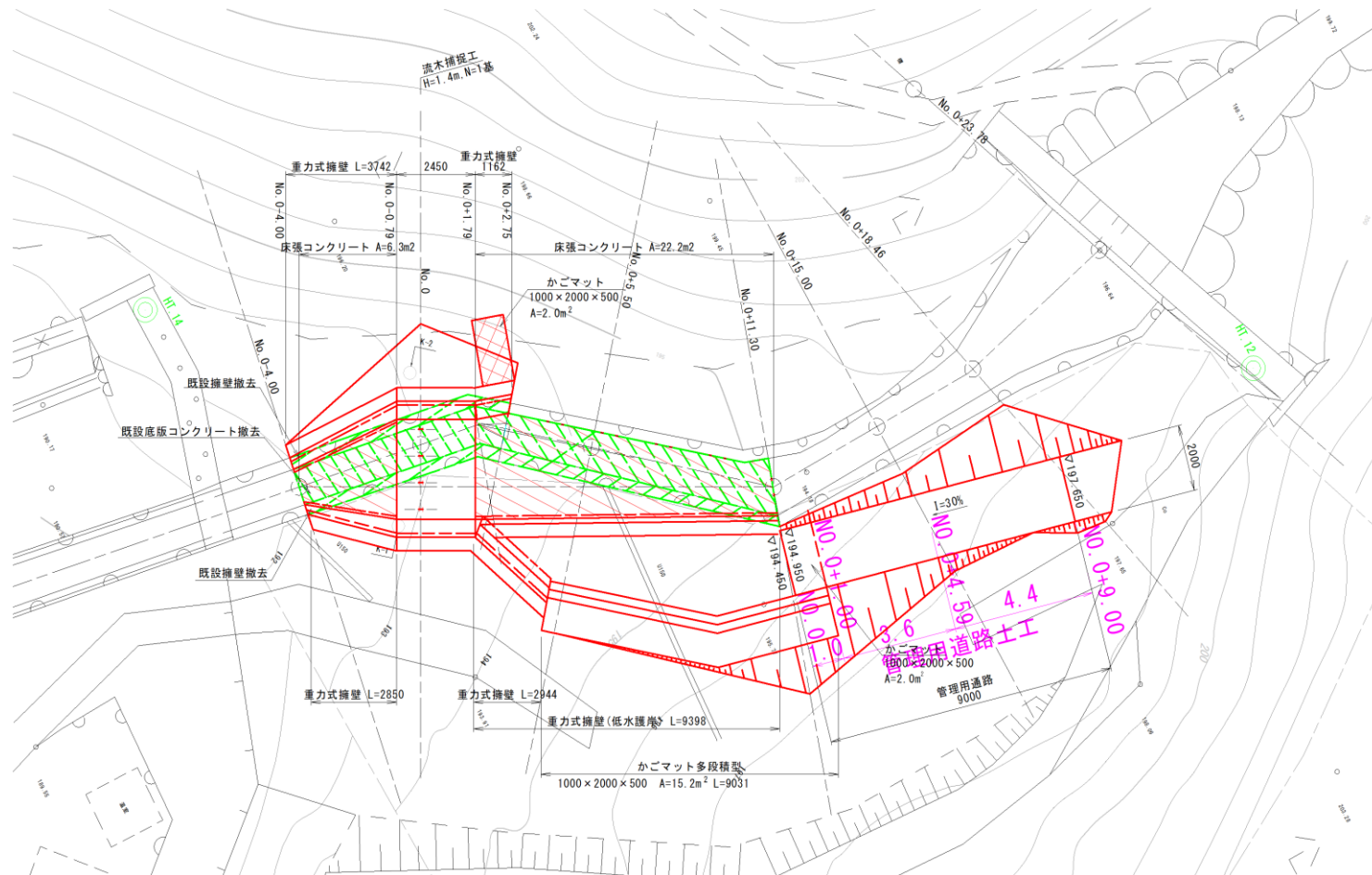
DL=192.000

NO. 0+18.46
GH=195.31
FH=



管理用道路土工延長調書

平面图 S=1:100



§ 3. 本体工

本体工数量集計表

[illegible]

本土工数量計算書

種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
流木捕捉工 コンクリート	18-8-40BB	$\begin{aligned} & 1/2 \times (0.800 + 1.271) \times 2.450 \\ & \quad \times 4.880 = 12.380 \\ & 1/2 \times (0.400 + 0.940) \times 1.800 \\ & \quad \times 2 \times 2.450 = 5.909 \\ & \quad \Sigma V = 18.289 \end{aligned}$	m ³	18.289
型枠		$\begin{aligned} & 1/2 \times (2.600 + 3.071) \times 2.450 \\ & \quad \times 2 = 13.894 \\ & 4.880 \times (1.800 + 0.944) \times 2 = 26.781 \\ & -1/2 \times (4.080 + 3.000) \times 1.800 \\ & \quad \times 2 = -12.744 \\ & 2.450 \times 1.800 \times 1.044 \times 2 = 9.208 \\ & \quad \Sigma A = 37.139 \end{aligned}$	m ²	37.139
置換コンクリート	18-8-40BB	$1/2 \times 0.439 \times 0.163 \times 2.450 = 0.088$	m ³	0.088
鋼製本土工	H鋼 125×125×6.5×9×1900	= 4	本	
	SS400	$1.9 \times 23.6 \times 4 = 179.360$	kg	
		= 0.179	t	0.179
小型不整地運搬車	H鋼 125×125×6.5×9×1900		t	0.179
	SS400			
場所打擁壁工 重力式擁壁	18-8-40BB	右岸側 本土工下流側 平均高 $1/2 \times (1.271 + 2.639) = 1.955$ 断面積 $1/2 \times (0.400 + 0.987) \times 1.955 = 1.355$ $1.355 \times 3.742 = 5.070$ 本土工上流側1 平均高 $1/2 \times (2.100 + 2.109) = 2.105$ 断面積 $1/2 \times (0.400 + 1.032) \times 2.105 = 1.507$ 平均長 $1/2 \times (0.000 + 0.051) = 0.026$ $1.507 \times 0.026 = 0.039$ 本土工上流側2 平均高 $1/2 \times (2.109 + 2.221) = 2.165$ 断面積 $1/2 \times (0.400 + 1.050) \times 2.165 = 1.569$	m m² m³ m m² m m³ m m²	

本体工数量計算書

種 別	細 別・規格	算 式						単位	数 量
型 枠		平均長 1/2 × (1.162 + 1.026) = 1.094 1.569 × 1.094 = 1.716						m m³	15.181
		左岸側 本体工下流側 平均高 1/2 × (1.337 + 2.100) = 1.719						m	
		断面積 1/2 × (0.400 + 0.916) × 1.719 = 1.131 1.131 × 2.850 = 3.223						m² m³	
		本体工上流側1 平均高 1/2 × (2.100 + 2.130) = 2.115						m	
		断面積 1/2 × (0.400 + 1.035) × 2.115 = 1.517						m²	
		平均長 1/2 × (0.000 + 0.294) = 0.147 1.517 × 0.147 = 0.223						m m³	
		本体工上流側2 平均高 1/2 × (2.130 + 2.445) = 2.288						m	
		断面積 1/2 × (0.400 + 1.086) × 2.288 = 1.700						m²	
		平均長 1/2 × (2.944 + 2.832) = 2.888 1.700 × 2.888 = 4.910						m m³	
		右岸下流	右岸上流1	右岸上流2	左岸下流	左岸上流1			
		5.070	0.039	1.716	3.223	0.223			
			左岸上流2						
			4.910				= 15.181	m³	
		右岸側 本体工下流側 (1.955 + 1.955 × 1.044) × 3.742 = 14.953						m²	
		本体工上流側1 (2.105 + 2.105 × 1.044) × 0.026 = 0.112						m²	
		本体工上流側2 (2.165 + 2.165 × 1.044) × 1.094 = 4.841 1/2 × (0.400 + 1.066) × 2.221 = 1.628						m² m²	

本体工数量計算書

種 別	細 別 ・ 規 格	算 式	単 位	数 量
水抜きパイプ	VP φ 75	左岸側 本体工下流側 (1.719 + 1.719 × 1.044) × 2.850 = 10.014	m ²	47.564
		本体工上流側1 (2.115 + 2.115 × 1.044) × 0.147 = 0.635	m ²	
		本体工上流側2 (2.288 + 2.288 × 1.044) × 2.888 = 13.506	m ²	
		1/2 × (0.400 + 1.134) × 2.445 = 1.875	m ²	
		右岸下流 14.953 + 右岸上流1 0.112 + 右岸上流2 4.841 + 右岸上流2 1.628 + 左岸下流 10.014 + 左岸上流1 0.635 + 左岸上流2 13.506 + 左岸上流2 1.875 = 47.564	m ²	
		右岸側 本体工下流側 平均高 1/2 × (0.671 + 1.500) = 1.086	m	
		平均厚 1/2 × (0.400 + 0.726) = 0.563	m ²	
		設置面積 1/2 × (0.671 + 1.500) × 3.742 × 1.044 = 4.241	m ²	
		設置本数 4.241 / 3.000 = 1	本	
		設置延長 0.563 × 1 = 0.563	m	
		本体工上流側1 平均高 1/2 × (1.500 + 1.500) = 1.500	m	
		平均厚 1/2 × (0.400 + 0.850) = 0.625	m ²	
		平均長 1/2 × (0.000 + 0.051) = 0.026	m	
		設置面積 1/2 × (1.500 + 1.500) × 0.026 × 1.044 = 0.041	m ²	
		設置本数 0.041 / 3.000 = 1	本	
		設置延長 0.625 × 1 = 0.625	m	

本体工数量計算書

種 別	細 別 ・ 規 格	算 式	単 位	数 量
		本体工上流側2 平均高 $\frac{1}{2} \times (1.500 + 1.500) = 1.500$ 平均厚 $\frac{1}{2} \times (0.400 + 0.850) = 0.625$ 平均長 $\frac{1}{2} \times (1.162 + 1.026) = 1.094$ 設置面積 $\frac{1}{2} \times (1.500 + 1.500) \times 1.094 \times 1.044 = 1.713$ 設置本数 $1.713 \div 3.000 = 1$ 設置延長 $0.625 \times 1 = 0.625$ 左岸側 本体工下流側 平均高 $\frac{1}{2} \times (0.737 + 1.500) = 1.119$ 平均厚 $\frac{1}{2} \times (0.400 + 0.736) = 0.568$ 設置面積 $\frac{1}{2} \times (0.737 + 1.500) \times 2.850 \times 1.044 = 3.328$ 設置本数 $3.328 \div 3.000 = 1$ 設置延長 $0.568 \times 1 = 0.568$ 本体工上流側1 平均高 $\frac{1}{2} \times (1.500 + 1.500) = 1.500$ 平均厚 $\frac{1}{2} \times (0.400 + 0.850) = 0.625$ 平均長 $\frac{1}{2} \times (0.000 + 0.294) = 0.147$ 設置面積 $\frac{1}{2} \times (1.500 + 1.500) \times 0.147 \times 1.044 = 0.230$ 設置本数 $0.230 \div 3.000 = 1$ 設置延長 $0.625 \times 1 = 0.625$ 本体工上流側2 平均高 $\frac{1}{2} \times (1.500 + 1.500) = 1.500$ 平均厚 $\frac{1}{2} \times (0.400 + 0.850) = 0.625$	m m² m m² 本 m m m² m² 本 m m m² m² 本 m m m² m	

本体工数量計算書

種 別	細 別・規格	算 式	単位	数 量
吸出防止材	300*300*10	平均長 $\frac{1}{2} \times (2.944 + 2.832) = 2.888$	m	4.256
		設置面積 $\frac{1}{2} \times (1.500 + 1.500) \times 2.888 = 4.523$	m ²	
		設置本数 $4.523 \div 3.000 = 2$	本	
		設置延長 $0.625 \times 2 = 1.250$	m	
		右岸下流 0.563 + 右岸上流1 0.625 + 右岸上流2 0.625 + 左岸下流 0.568 + 左岸上流1 0.625 + 左岸上流2 1.250 = 4.256	m	
		右岸下流 1 + 右岸上流1 1 + 右岸上流2 1 + 左岸下流 1 + 左岸上流1 1 + 左岸上流2 2 = 7	枚	
重力式擁壁 低水護岸部	18-8-40BB	左岸側 ①No. 0+4.30～No. 0+5.50 平均高 $\frac{1}{2} \times (0.830 + 1.229) = 1.030$ 断面積 $\frac{1}{2} \times (0.400 + 0.709) \times 1.030 = 0.571$ 平均長 $\frac{1}{2} \times (3.095 + 2.795) = 2.945$ $0.571 \times 2.945 = 1.682$ ②No. 0+5.50～No. 0+11.30 平均高 $\frac{1}{2} \times (0.800 + 1.170) = 0.985$ 断面積 $\frac{1}{2} \times (0.400 + 0.696) \times 0.985 = 0.540$ 平均長 $\frac{1}{2} \times (6.303 + 6.266) = 6.285$ $0.540 \times 6.285 = 3.394$ 左岸側① 1.682 + 左岸側② 3.394 = 5.076	m m ² m m ³ m m ² m m ³ m ³	5.076

本体工数量計算書

種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
型枠		左岸側 ①No. 0+4. 30～No. 0+5. 50 $(1.030 + 1.030 \times 1.044) \times 2.945 = 6.200$ $1/2 \times (0.400 + 0.769) \times 1.229 = 0.718$ ②No. 0+5. 50～No. 0+11. 30 $(0.985 + 0.985 \times 1.044) \times 6.285 = 12.654$ $1/2 \times (0.400 + 0.751) \times 1.170 = 0.673$ $\begin{matrix} \text{左岸側①} & & \text{左岸側①} & & \text{左岸側②} & & \text{左岸側②} \\ 6.200 & + & 0.718 & + & 12.654 & + & 0.673 \end{matrix} = 20.245$	m^2 m^2 m^2 m^2 m^2	20.245
水抜きパイプ	VPφ75	左岸側 ①No. 0+4. 30～No. 0+5. 50 $1/2 \times (0.200 + 0.200) = 0.200$ 平均厚 $1/2 \times (0.400 + 0.460) = 0.430$ 平均長 $1/2 \times (3.095 + 2.795) = 2.945$ 設置面積 $1/2 \times (0.200 + 0.200) \times 2.945 \times 1.044 = 0.615$ 設置本数 $0.615 \div 3.000 = 1$ 設置延長 $0.430 \times 1 = 0.430$ ②No. 0+5. 50～No. 0+11. 30 $1/2 \times (0.200 + 0.200) = 0.200$ 平均厚 $1/2 \times (0.400 + 0.460) = 0.430$ 平均長 $1/2 \times (6.303 + 6.266) = 6.285$ 設置面積 $1/2 \times (0.200 + 0.200) \times 6.285 \times 1.044 = 1.312$ 設置本数 $1.312 \div 3.000 = 1$ 設置延長 $0.430 \times 1 = 0.430$ $\begin{matrix} \text{左岸側①} & & \text{左岸側②} \\ 0.430 & + & 0.430 \end{matrix} = 0.860$	m m^2 m m^2 m m^2 m m^2 m m	0.860

本体工数量計算書

種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
吸出防止材	300*300*10	$\begin{array}{rcl} \text{右岸下流} & & \text{右岸上流1} \\ 1 & + & 1 \\ & & = 2 \end{array}$	枚	2
張コンクリート	18-8-40BB	断面積 最下流面 (NO. 0-4. 00) $\frac{1}{2} \times (1.134 + 1.014) \times 0.200 = 0.215$ 本体工面 (NO. 0) $\frac{1}{2} \times (3.000 + 2.880) \times 0.200 = 0.588$ 上流面 (NO. 0+2. 75) $\frac{1}{2} \times (3.239 + 3.110) \times 0.200 = 0.635$ 上流面 (NO. 0+5. 50) $\frac{1}{2} \times (2.595 + 2.474) \times 0.200 = 0.507$ 最上流面 (NO. 0+11. 30) $\frac{1}{2} \times (1.726 + 1.607) \times 0.200 = 0.333$ 最下流面 (NO. 0-4. 00) ~ 本体工面 (NO. 0) $\frac{1}{2} \times (0.215 + 0.588) \times 3.209 = 1.288$ 本体工面 (NO. 0) ~ 上流面 (NO. 0+2. 75) $\frac{1}{2} \times (0.588 + 0.635) \times 0.919 = 0.562$ 上流面 (NO. 0+2. 75) ~ 上流面 (NO. 0+5. 50) $\frac{1}{2} \times (0.635 + 0.507) \times 2.752 = 1.571$ 上流面 (NO. 0+5. 50) ~ 最上流面 (NO. 0+11. 30) $\frac{1}{2} \times (0.507 + 0.333) \times 5.801 = 2.436$ $1.288 + 0.562 + 1.571 + 2.436 = 5.857$	m^2 m^2 m^2 m^2 m^2 m^3 m^3 m^3 m^3 m^3 m^3	5.857
均しコンクリート	18-8-40BB	断面積 最下流面 (NO. 0-4. 00) $\frac{1}{2} \times (1.014 + 0.954) \times 0.100 = 0.098$ 本体工面 (NO. 0) $\frac{1}{2} \times (2.880 + 2.820) \times 0.100 = 0.285$ 上流面 (NO. 0+2. 75) $\frac{1}{2} \times (3.110 + 3.050) \times 0.100 = 0.308$ 上流面 (NO. 0+5. 50) $\frac{1}{2} \times (2.474 + 2.413) \times 0.100 = 0.244$ 最上流面 (NO. 0+11. 30) $\frac{1}{2} \times (1.607 + 1.548) \times 0.100 = 0.158$	m^2 m^2 m^2 m^2 m^2	

本土工数量計算書

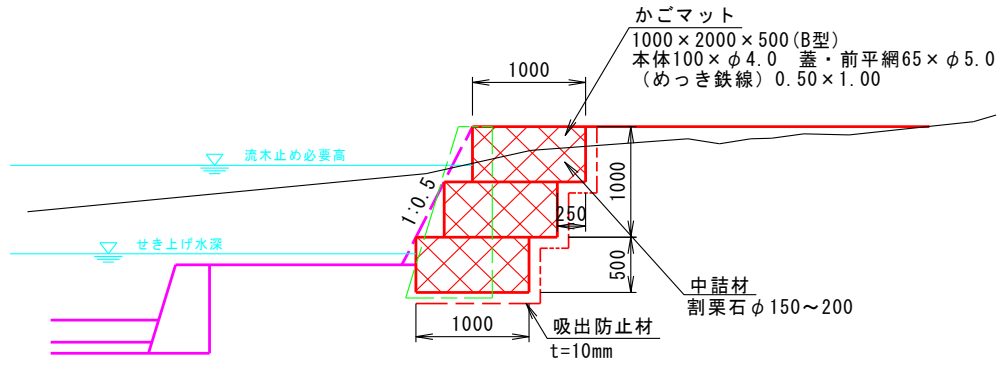
種 別	細 別 ・ 規 格	算 式	単 位	数 量
かごマット	スロープ型 1000×2000×500	最下流面 (NO. 0-4. 00) ～本土工面 (NO. 0) $1/2 \times (0. 098 + 0. 285) \times 3. 209$ = 0. 615	m ³	2. 813
		本土工面 (NO. 0) ～上流面 (NO. 0+5. 50) $1/2 \times (0. 285 + 0. 308) \times 0. 919$ = 0. 272	m ³	
		上流面 (NO. 0+2. 75) ～上流面 (NO. 0+5. 50) $1/2 \times (0. 308 + 0. 244) \times 2. 752$ = 0. 760	m ³	
		上流面 (NO. 0+5. 50) ～最上流面 (NO. 0+11. 30) $1/2 \times (0. 244 + 0. 158) \times 5. 801$ = 1. 166	m ³	
		0. 615 + 0. 272 + 0. 760 + 1. 166 = 2. 813	m ³	
	多段積型 1000×2000×500	平面図より 2. 000 × 2 = 4. 000	m ²	13. 376
		$1/2 \times (0. 400 + 0. 400) \times 1. 500$ = 0. 600	m ²	
		$1/2 \times (4. 991 + 4. 877) \times 1. 500$ = 7. 401	m ²	
		$1/2 \times (2. 514 + 2. 350) \times 1. 500$ = 3. 648	m ²	
		$1/2 \times (1. 126 + 1. 176) \times 1. 500$ = 1. 727	m ²	
		$\Sigma A = 13. 376$	m ²	
管理用道路	小型不整地運搬 割栗石 φ150～200	スロープ型 4. 000 × 0. 500 = 2. 000	m ³	15. 376
		多段積型 13. 376 × 1. 000 = 13. 376		
		$\Sigma A = 15. 376$		
		平面図より = 9. 000	m	9. 0
		土工計算書より		
		掘削 = 10. 400	m ³	10. 4
		床掘 = 8. 100	m ³	8. 1
		埋戻し w1<1. 0m = 1. 100	m ³	1. 1
		盛土 2. 5m<W = 2. 200	m ³	2. 2
		基面整正 = 14. 200	m ²	14. 2

かごマット多段積型 単位数量計算書

10m²当り

かごマット構造図

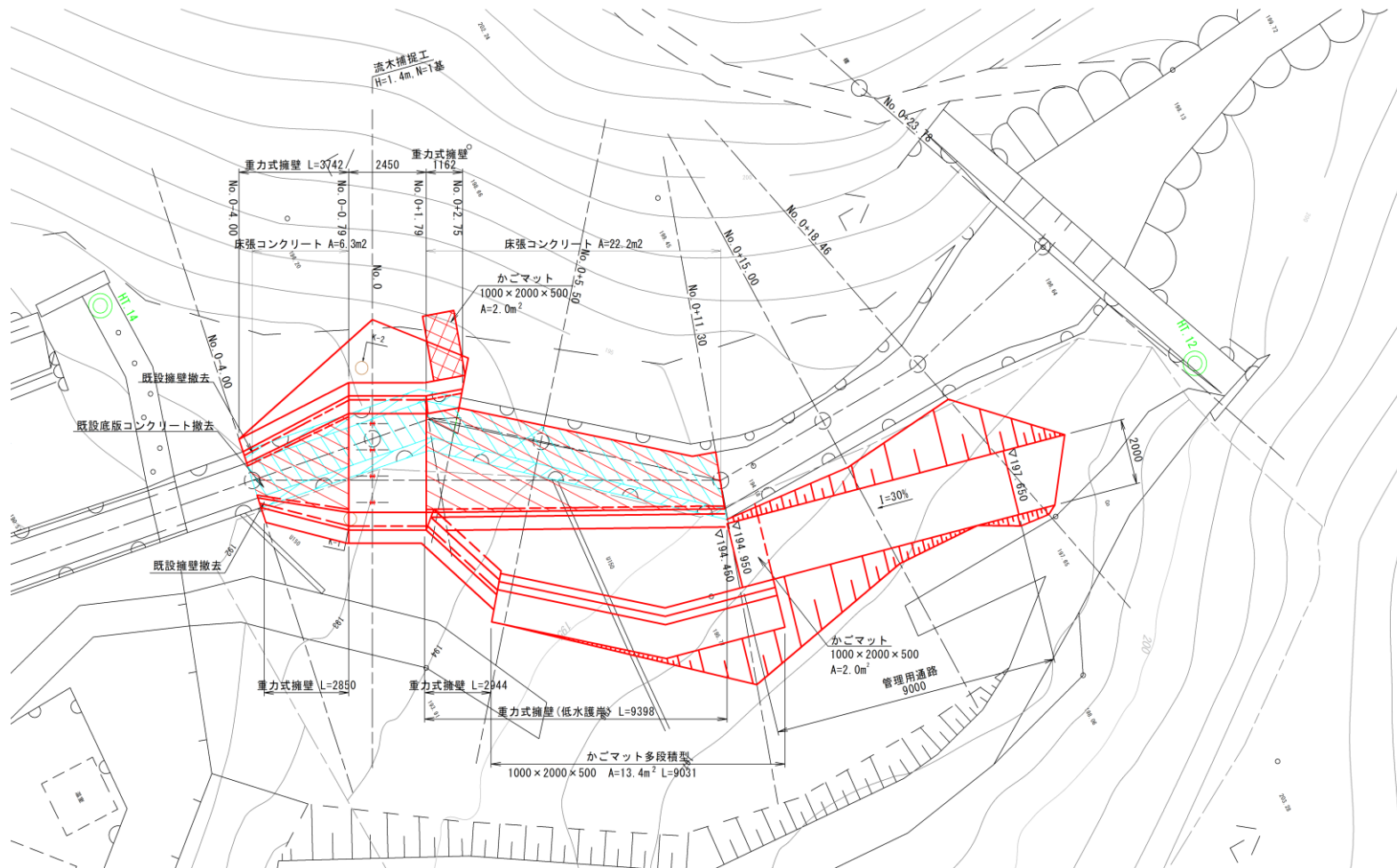
S=1:50



種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
かごマット	1000×2000×500	= 10.000	m	10.000
吸出し防止材	t=10mm	1.100 + 0.25 × 2 = 1.600	m	
		0.600 + 0.50 × 2 = 1.600	m	
		(1.600 + 1.600) × 10.000 = 32.000	m ²	32.000

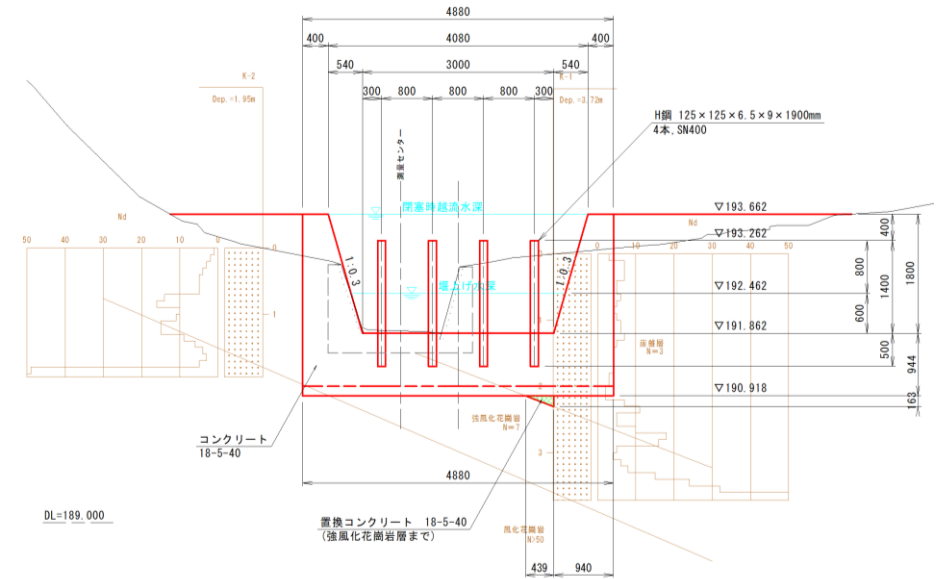
流木捕捉工構造図(1)

平面图 S=1:100

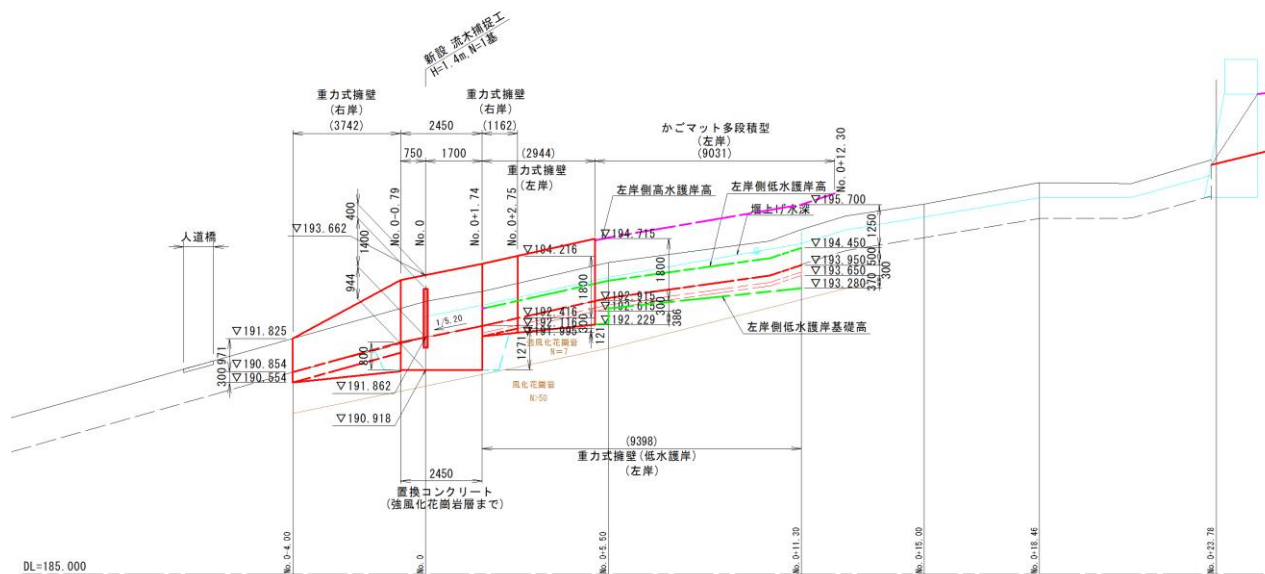


流木捕捉工構造図(2)

流木捕捉工正面図 S=1:50

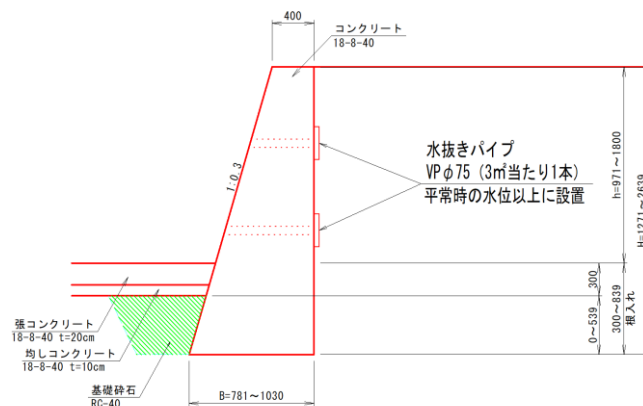


縦断面図 S=1:100

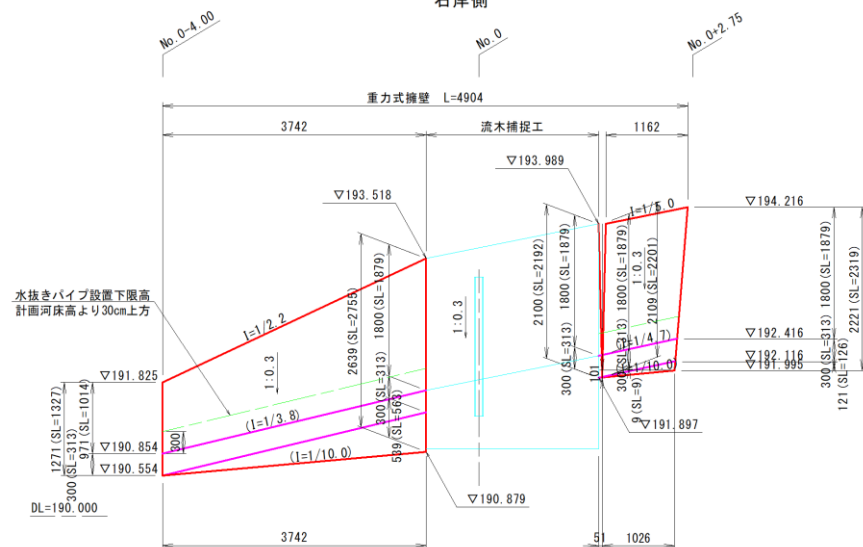


重力式擁壁構造図

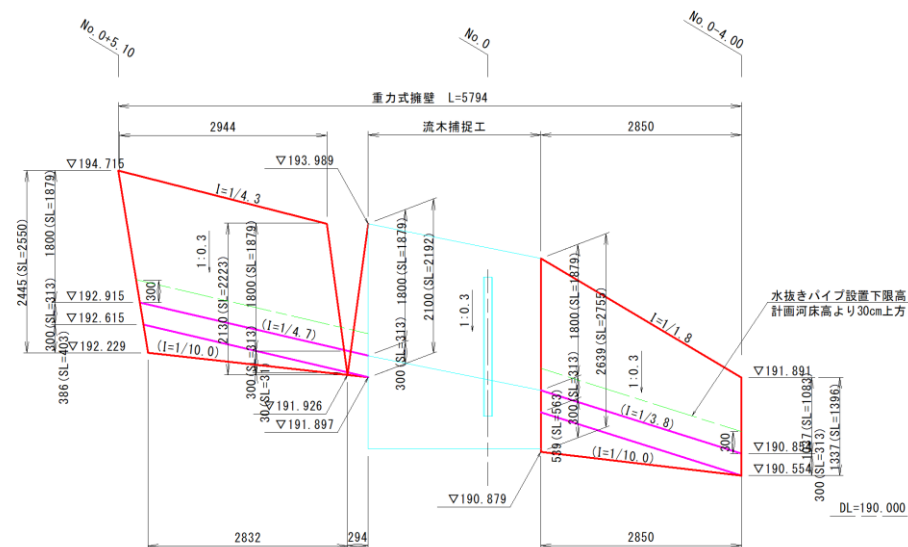
重力式擁壁詳細図 S=1:30



重力式擁壁展開図 S=1:50
右岸側



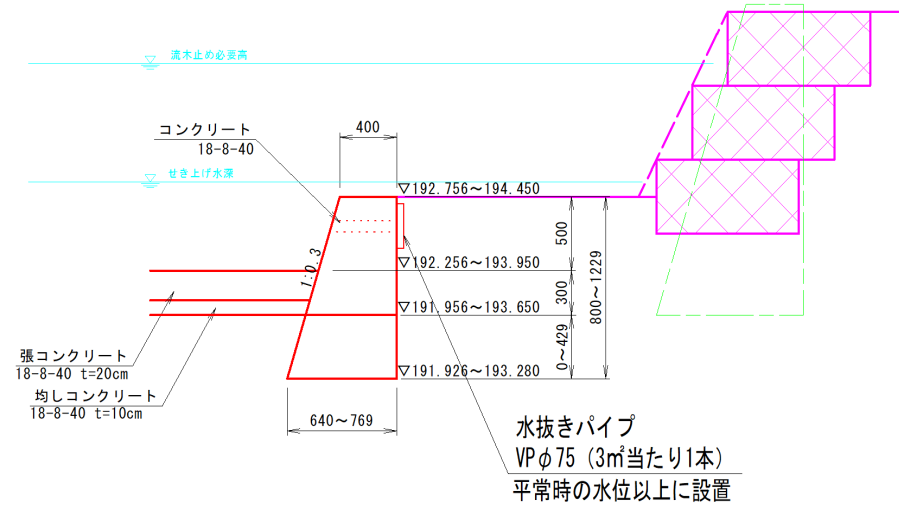
重力式擁壁展開図 S=1:50
左岸側



重力式擁壁(低水護岸部)構造図

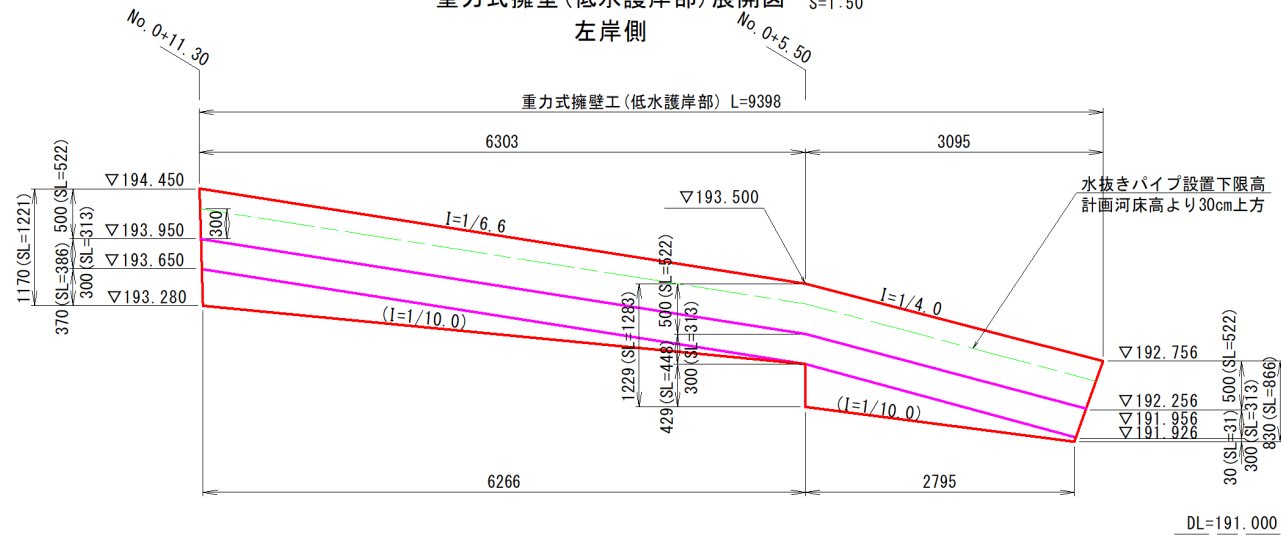
重力式擁壁詳細図
(低水護岸部)

S=1:30



重力式擁壁(低水護岸部)展開図 S=1:50
左岸側
No. 0+5.0

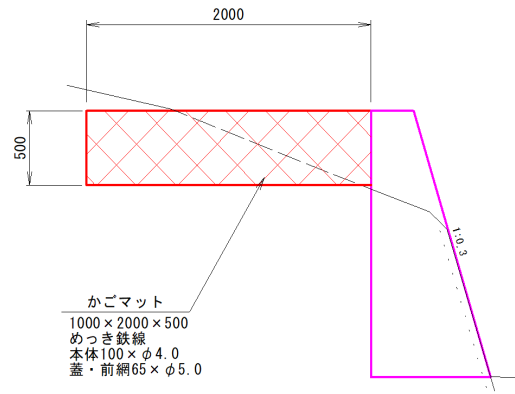
S=1 : 50



かごマット構造図

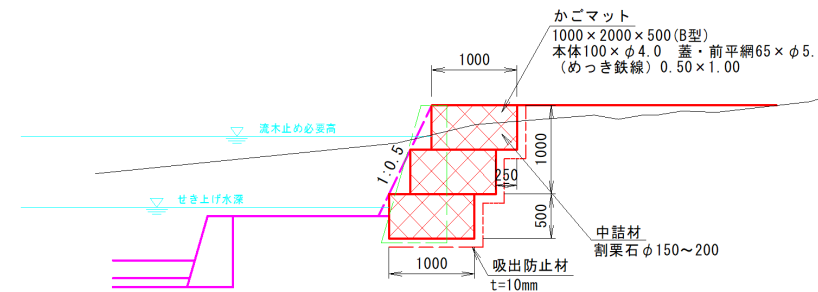
重力式擁壁土留部断面図

S=1:30



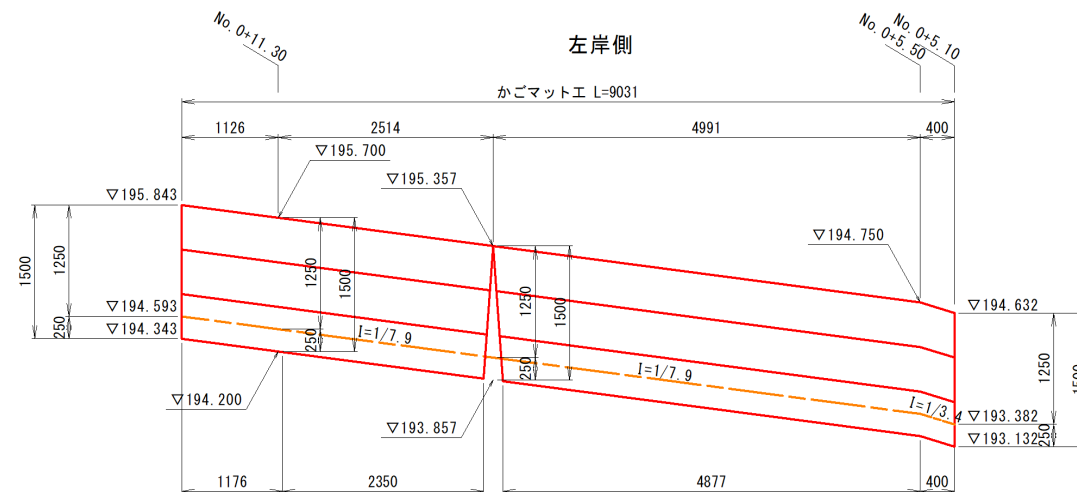
かごマット構造図

S=1:50



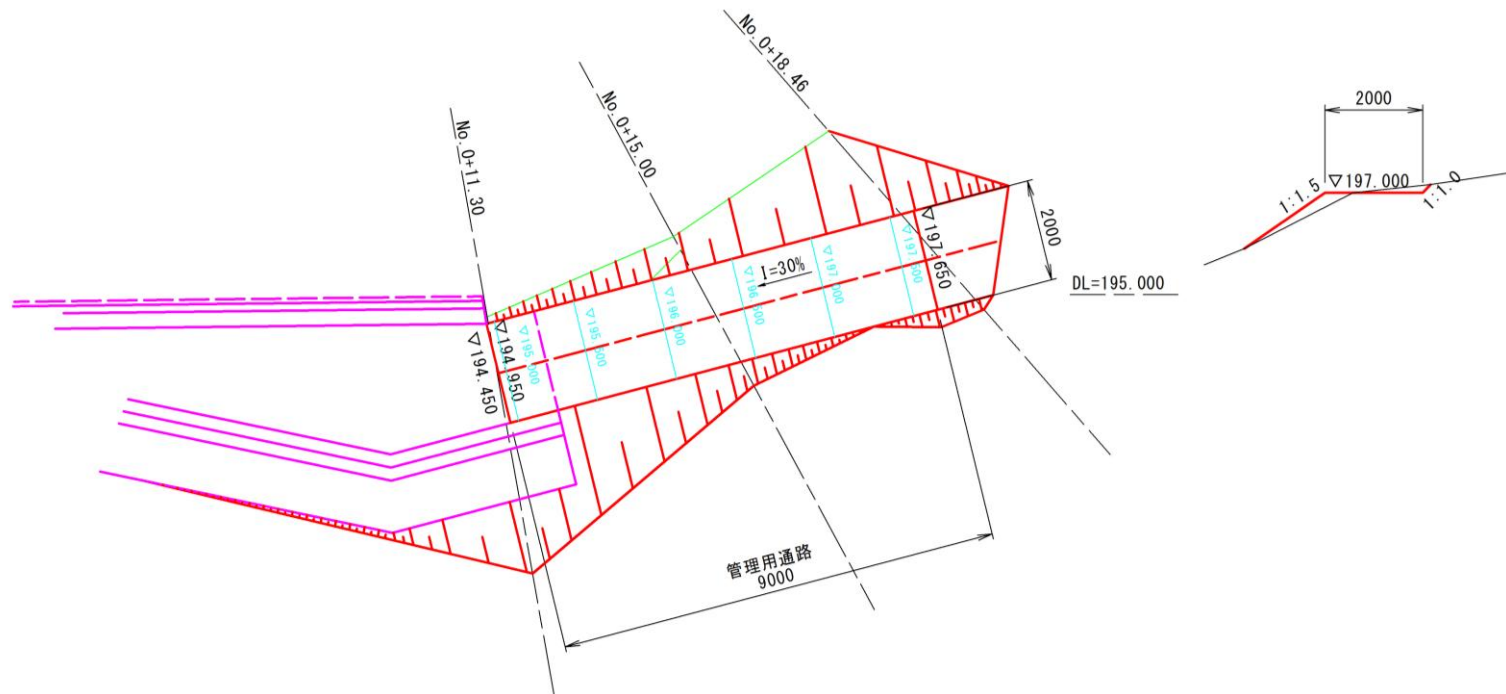
かごマット展開図

S=1:50



S=1 : 100

断面図



§ 4. 構造物撤去工

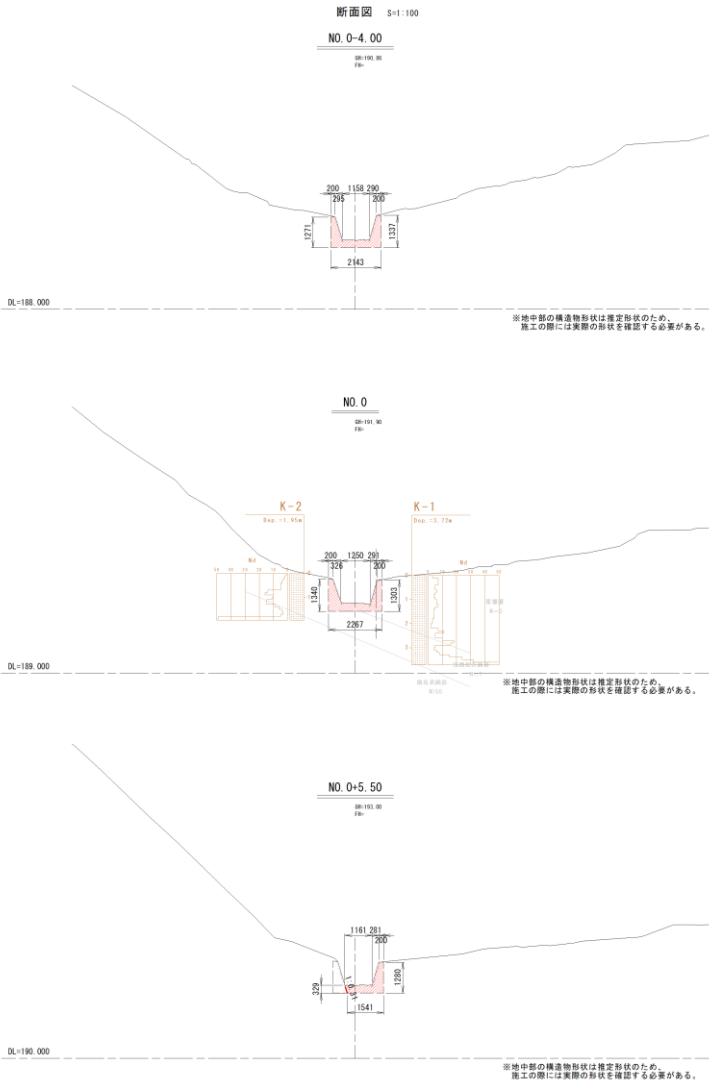
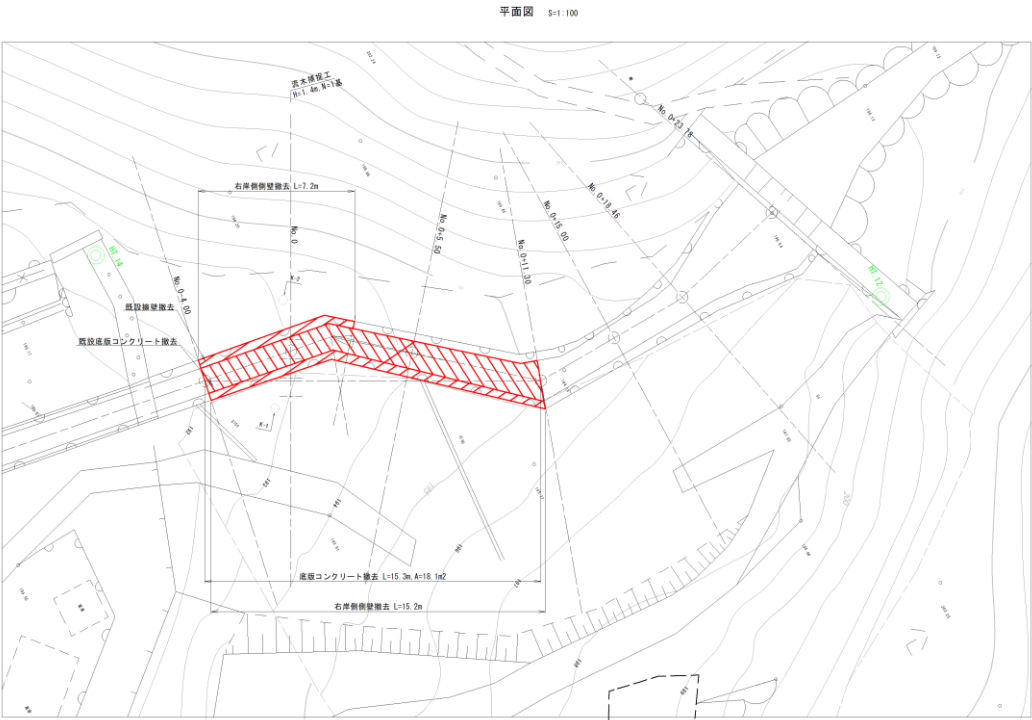
構造物撤去工集計表

[illegible]

種 別	細 別・規格	算 式	単 位	数 量
構造物撤去工 構造物取壊し工 運搬処理工	既設擁壁 及び床張 無筋コンクリート	土工計算書より = 17.800	m ³	17.8
	小型不整地運搬 割栗石 φ150～200		m ³	17.8
	殻運搬		m ³	17.8
	殻処分		m ³	17.8

種 別	細 別・規格	算 式	単 位	数 量
構造物撤去工 構造物取壊し工 運搬処理工	既設擁壁 及び床張 無筋コンクリート	土工計算書より = 17.800	m ³	17.8
	小型不整地運搬 割栗石 φ150～200		m ³	17.8
	殻運搬		m ³	17.8
	殻処分		m ³	17.8

構造物撤去工構造図



§ 5. 仮設工

仮設工集計表

[illegible]

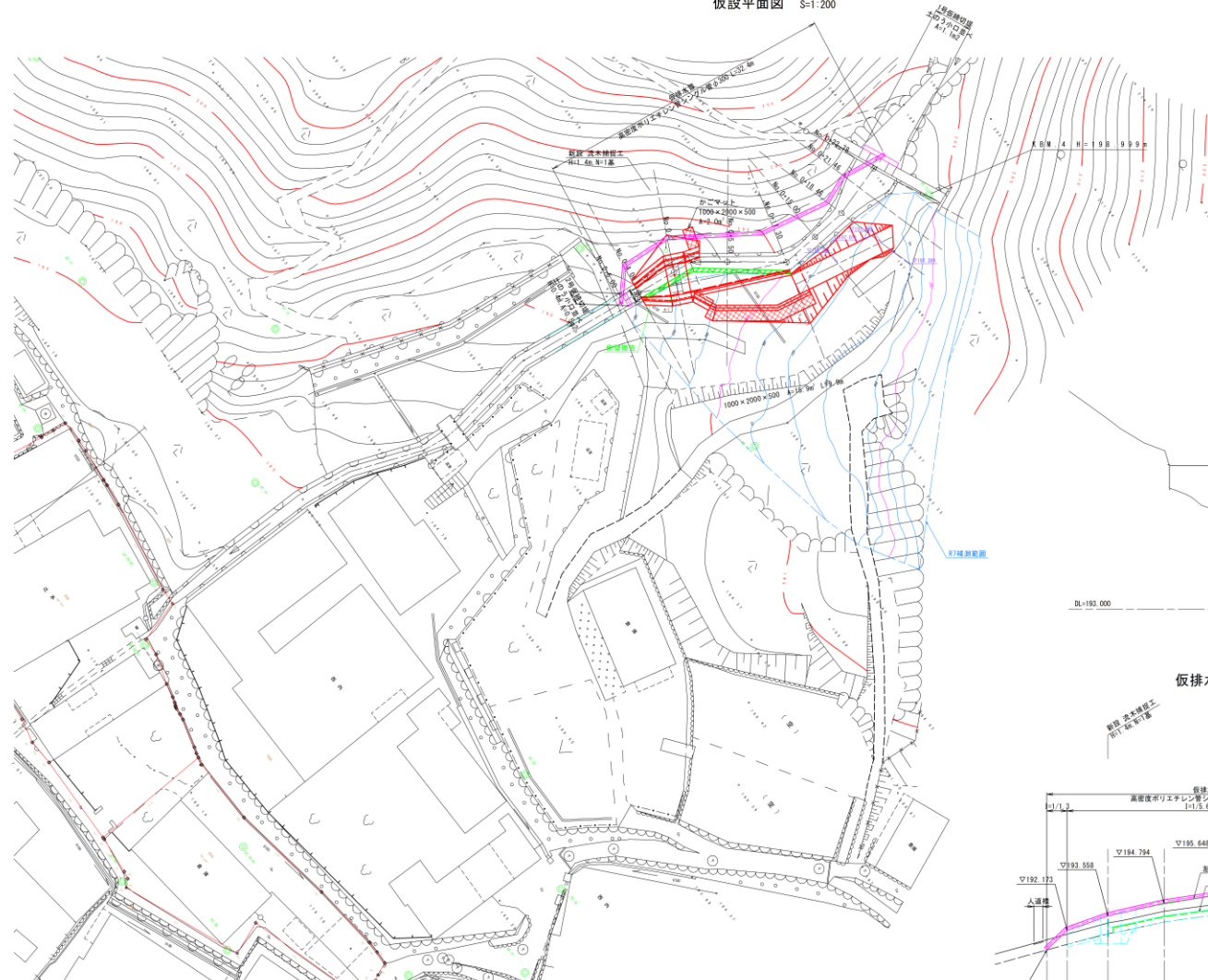
仮設工数量計算書

種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
【仮設工設置時】 土留・仮締切工 土のう	仕拵・設置 620×480	施工計画図より 1号仮締切堤 = 1.100 2号仮締切堤 = 0.500 Σ A = 1.600	m ² m ² m ²	1.6
高密度ポリエチレン管	設置 シングル管 φ300	施工計画図より	m	32.4
【仮設工撤去時】 土留・仮締切工 土のう	撤去 620×480		m ²	1.6
高密度ポリエチレン管	撤去 シングル管 φ300	施工計画図より	m	32.4

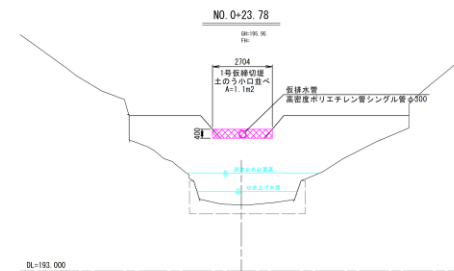
施工計画図

施工計画図

仮設平面図 S=1:200



仮締切堤横断面図 S=1:100



仮排水管縦断面図 S=1:200

