

## 見 積 参 考 資 料

工 事 名 江津地域拠点工業団地(HI区画)造成工事

道川港名 江津地域拠点工業団地

施工位置 江津市松川町上河戸外地内

### 記事

1. 「見積参考資料」「積算用参考図」は、積算数量及び任意仮設の積算内容を示したもので、これらの資料は、「設計図書」とはならない。  
よって、工事目的物を完成させるための一切の手段については、請負者の責任において定めるものとする。

資材単価

名称	規格	細目	単位	見積	備考
				価格	
道路側溝横断用	300A 全面開口型	B300-H300 L=2000	〃	20,400	現場着単価
〃	500A 〃	B500-H500 L=2000	〃	36,600	現場着単価
〃	500B 〃	B500-H600 L=2000	〃	44,200	現場着単価
4-1号 自由勾配側溝	縦断用	B800-H900 L=2000	〃	121,000	現場着単価
4-2号 〃	〃	〃	〃	121,000	現場着単価
4-3号 〃	〃	〃	〃	121,000	現場着単価
5号 〃		B900-H800 L=2000	〃	125,000	現場着単価
5号 〃		B900-H900 L=2000	〃	133,000	現場着単価
5号 〃		B900-H1000 L=2000	〃	140,000	現場着単価
5号 〃		B900-H1100 L=2000	〃	148,000	現場着単価
〃		B1000-H1000 L=2000	〃	94,300	現場着単価
〃		B1000-H1400 L=2000	〃	147,000	現場着単価
〃		B1300-H1400 L=2000	〃	135,000	現場着単価
〃		B1300-H1500 L=2000	〃	155,000	現場着単価
〃		B1300-H1600 L=2000	〃	173,000	現場着単価
〃		B1300-H1800 L=2000	〃	335,000	現場着単価
〃		B1300-H1900 L=2000	〃	345,000	現場着単価
〃		B1300-H2000 L=2000	〃	374,000	現場着単価
側溝「グレーチング」蓋	T-25 普通目	B600用 L=1.0m	枚	43,700	現場着単価
〃	〃	B800用 L=1.0m	〃	139,000	現場着単価
〃	〃	B900用 L=1.0m	〃	152,000	現場着単価
〃		B900用 L=0.5m	〃	17,800	現場着単価
〃	〃	600×1200用	〃	264,100	現場着単価
〃	〃	650×1300用	〃	291,600	現場着単価
〃	〃	750×1300用	〃	385,300	現場着単価
〃	〃	750×1500用	〃	410,200	現場着単価
〃	〃	1000×1000用	〃	201,000	現場着単価
樹 縞鋼板蓋	600×600 t=3.2	(500×500用)	枚	18,000	現場着単価
〃	600×1200 t=6.0	(1100×1100用)	組	178,000	現場着単価
〃	800×1600 t=9.0	(1500×1500用)	〃	211,000	現場着単価
〃	800 波状 ポリエチレン製		〃	82,800	現場着単価
跳水防止板	樹脂性 W580 L1000 T=10mm		枚	6,500	現場着単価
〃	樹脂性 W800 L1000 T=20mm		〃	22,000	現場着単価
暗渠排水管	分岐管	φ300×φ300 90度L管	〃	58,400	現場着単価
〃	〃	φ300×φ400 90度L管	〃	226,000	現場着単価
〃	〃	φ300×φ400×φ500 90度T管	〃	434,700	現場着単価
〃	〃	φ300×φ600×φ600 90度T管	〃	612,000	現場着単価
キャップ				41,700	現場着単価



資材単価

名称	規格	細目	単位	見積	備考
				価格	
車止め	上下式		本	25,500	現場着単価
〃	〃 (チェーン内蔵)		本	36,200	現場着単価
〃	〃 (チェーン端部)		本	26,500	現場着単価
木材	末口10cm程度l=2m	丸太階段	本	6,100	現場着単価
〃	末口8cm程度l=0.7m	〃	〃	1,550	現場着単価
スクリーン	(畑口谷川調整池)		箇所	1,967,000	現場着単価
	(寺尾谷川調整池)		〃	1,967,000	現場着単価
転落防止(防護)	(畑口谷川調整池)		〃	179,500	現場着単価
	(寺尾谷川調整池)		〃	291,500	現場着単価
PCボックスカルバート	2000×2000×2000A	標準部	本	816,000	現場着単価
	2000×2000×2000B	縦締用連結ボックス付き	〃	816,000	現場着単価
	2000×2000×2000B	縦締用連結ボックス付 差し筋アンカー	〃	975,000	現場着単価
PC鋼棒	縦締用PC鋼棒種1号	φ17mm L=1940mm	〃	2,930	現場着単価
〃	〃	φ17mm L=3940mm	〃	5,950	現場着単価
〃	〃	φ17mm L=5940mm	〃	8,970	現場着単価
定着金具		φ17mm用	組	1,510	現場着単価
プレキャスト柵(頂版)	2900×2900×300開口φ600		枚	972,000	現場着単価
〃(上部ブロック)	2500×2500×2000側壁開口2000×1000		個	3,476,000	現場着単価
〃(下部ブロック)	〃		〃	3,430,000	現場着単価
〃(底版)	2900×2900×400			1,687,000	現場着単価
1号プレホール直壁	φ900 H=1800		個	111,000	現場着単価
〃	φ900 H=1500		個	93,800	現場着単価
〃	φ900 H=1200		個	76,100	現場着単価
1号プレホール斜壁	φ600/900 H=450		個	41,900	現場着単価
〃	φ600/900 H=300		個	31,200	現場着単価
プレホール調整リング	φ600 H=150		個	15,900	現場着単価
〃	φ600 H=100		個	11,300	現場着単価
プレホール調整金具	25mmまで		個	5,170	現場着単価
〃	45mmまで		〃	8,470	現場着単価
鉄蓋	φ600 H=110 T-25		枚	86,700	現場着単価
〃	〃		〃	84,100	現場着単価
ダウエルバー	φ16×L=1000		本	464	現場着単価
オールアンカー	M12		〃	880	現場着単価
フリューム	B=1.5m×H=1.0m	L=2000	本	92,000	現場着単価
FTフリューム	B=0.8m×H=0.7m	L=2000	〃	51,200	現場着単価
防火水槽	中間部材Aブロック		個	457,500	現場着単価
	中間部材Bブロック		個	530,000	現場着単価
	中間部材Cブロック		個	483,000	現場着単価
	端部材Dブロック		個	278,000	現場着単価
	端部材Eブロック		個	277,000	現場着単価
	吸管投入孔		個	26,000	現場着単価
	点検用はしご		本	70,000	現場着単価
	鉄蓋		枚	75,000	現場着単価
	PC鋼より線		kg	1,050	現場着単価
	PC用定着装置		組	7,990	現場着単価
	コーティング・コーキング材		式	268,000	現場着単価

調査費 資器材単価表

工種	名称	規格	単位	単価(円)
井戸観測費	触針式水位計		日	191
	電子水位計		日	1,360
	pHメーター		日	296
振動観測費	振動レベル計		台日	6,000
	レベルレコーダー		台日	5,000



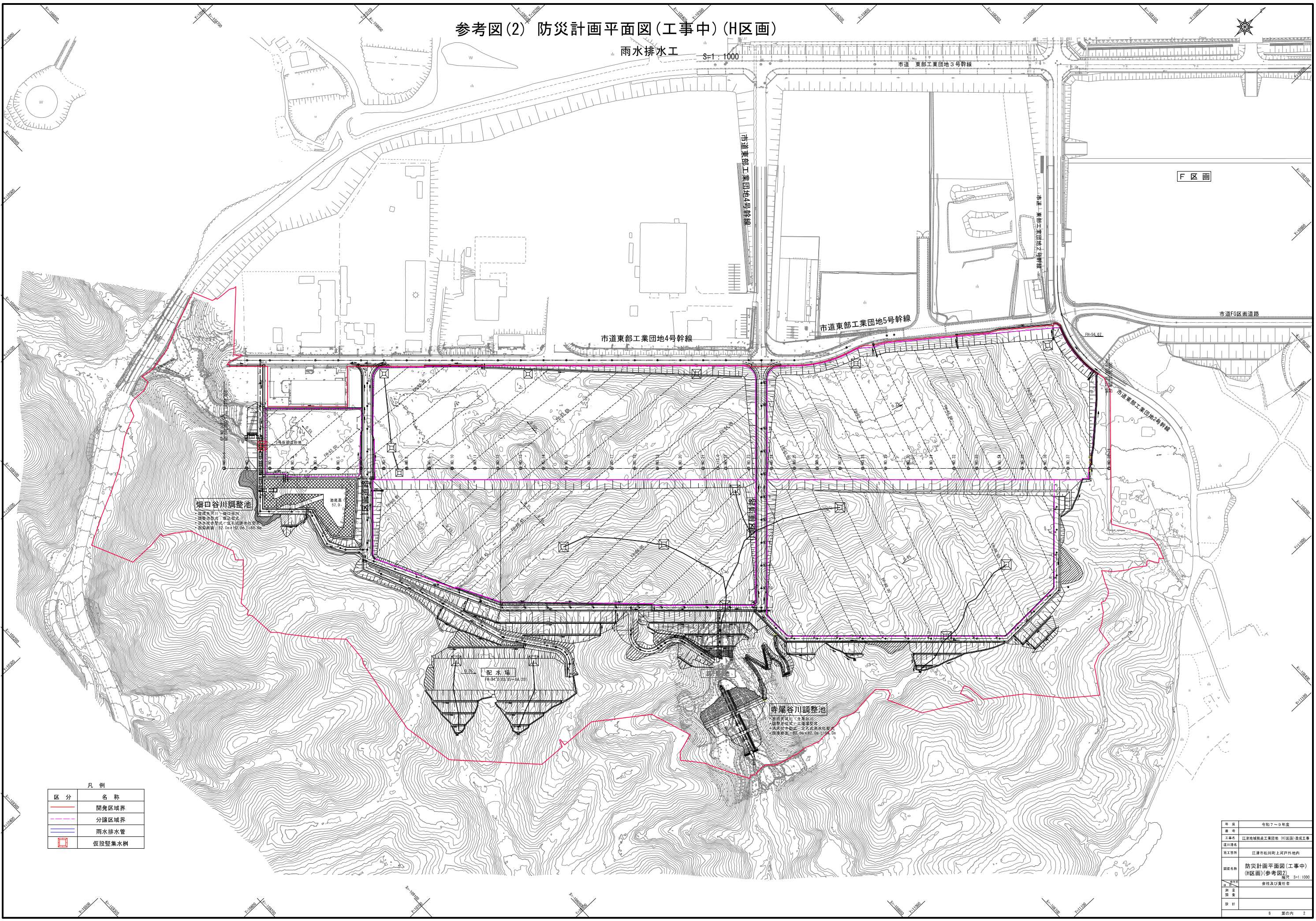
A1 S=1 : 1000



葉の内	1
-----	---



参考図(2) 防災計画平面図(工事中)(H区画)

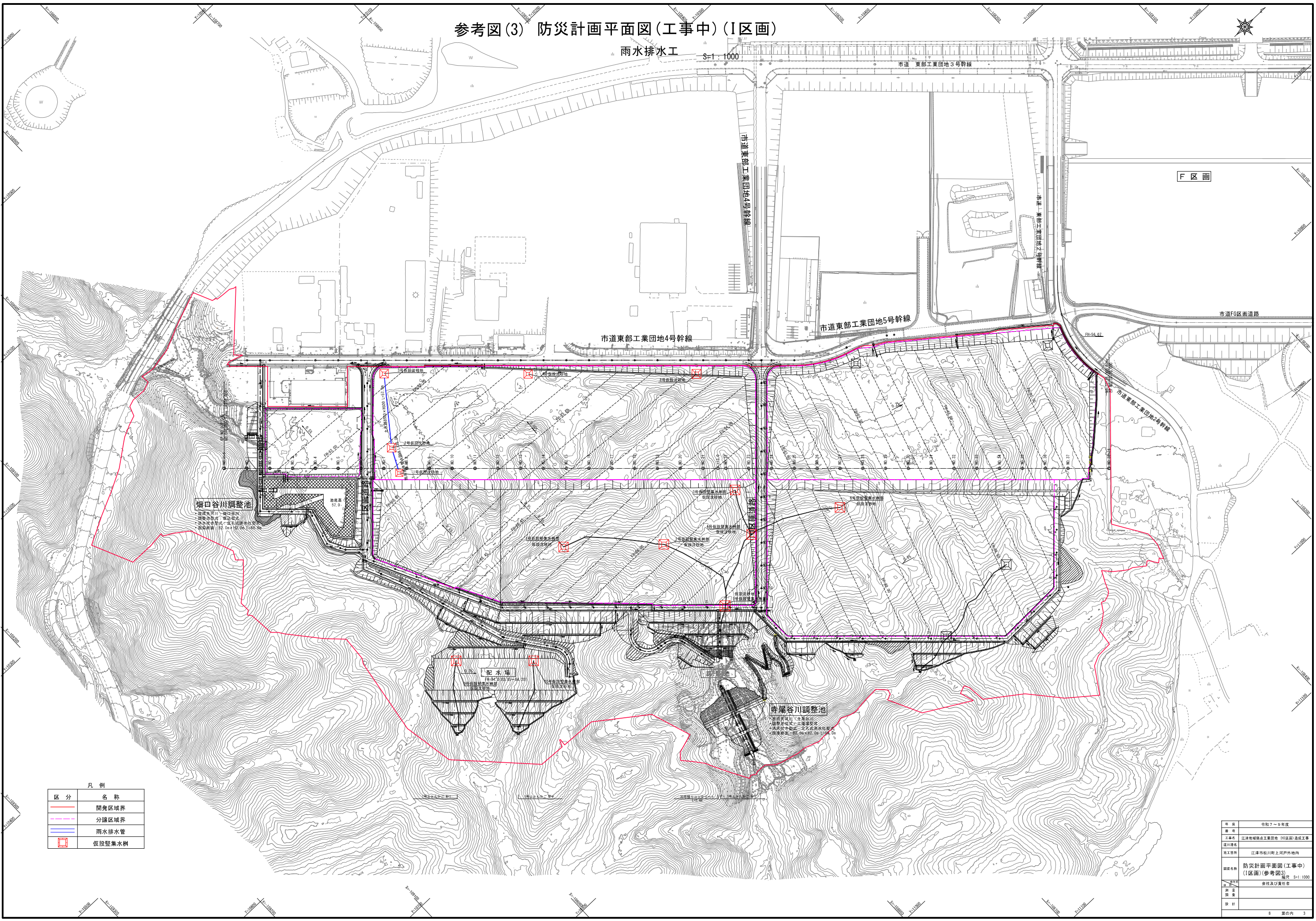


凡 例	
区 分	名 称
—	開発区域界
—	分譲区域界
—	雨水排水管
□	仮設集水水槽

年 度	令和7～9年度
機 関	江津地域振興工業団地 (H区画)造成工事
工事名	江津市松川町上戸外地区内
施工箇所	防災計画平面図(工事中)(H区画)(参考図2)
調査名称	会社及び責任者
調査者	
設計	
図 面	6 葉の内 2



参考図(3) 防災計画平面図(工事中)(I区画)



凡 例	
区 分	名 称
—	開発区域界
—	分譲区域界
—	雨水排水管
□	仮設集水水槽

年 度	令和7～9年度
機 構	江津地域振興工業団地(3I区画)造成工事
工事名	江津市松川町上戸戸外用地内
施工箇所	防災計画平面図(工事中)(I区画)(参考図3)
調査名称	会社及び責任者
図 面	縮尺 1:1,000
製 図	
設 計	
6 葉の内 3	

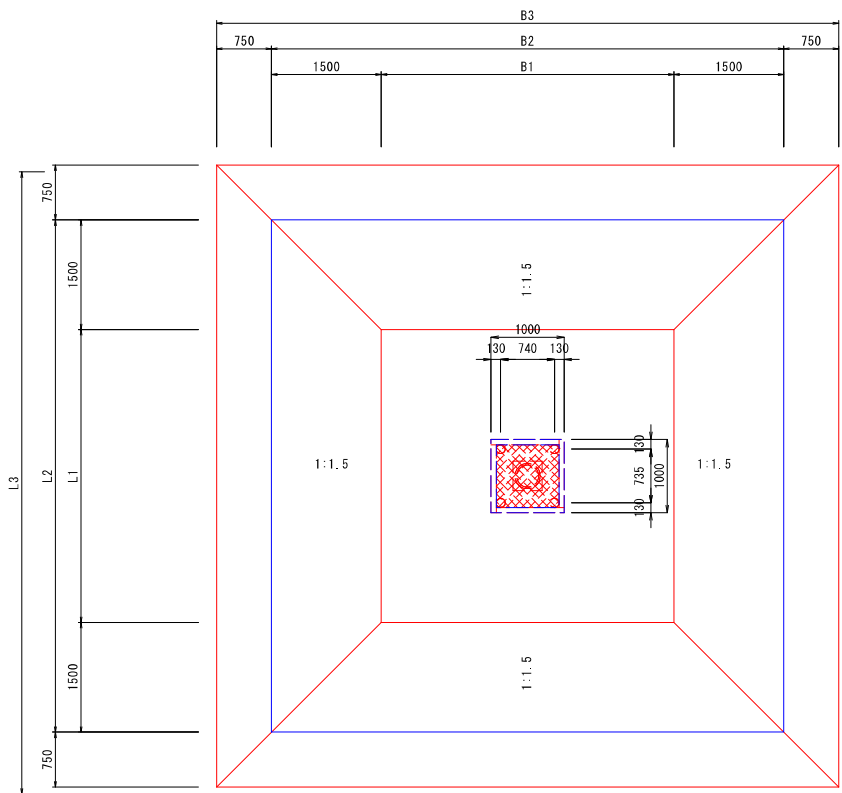


参考図(4) 仮設沈砂池 構造図

仮設縦集水樹部

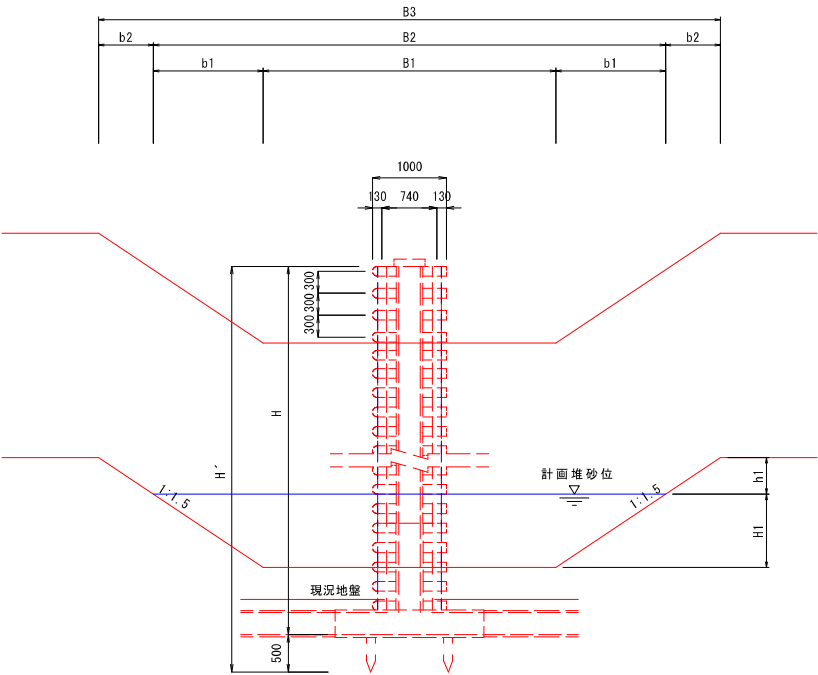
S=1:50

平面図



断面図

施工中



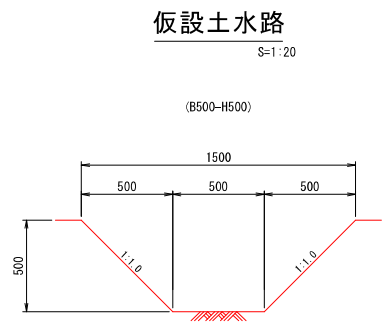
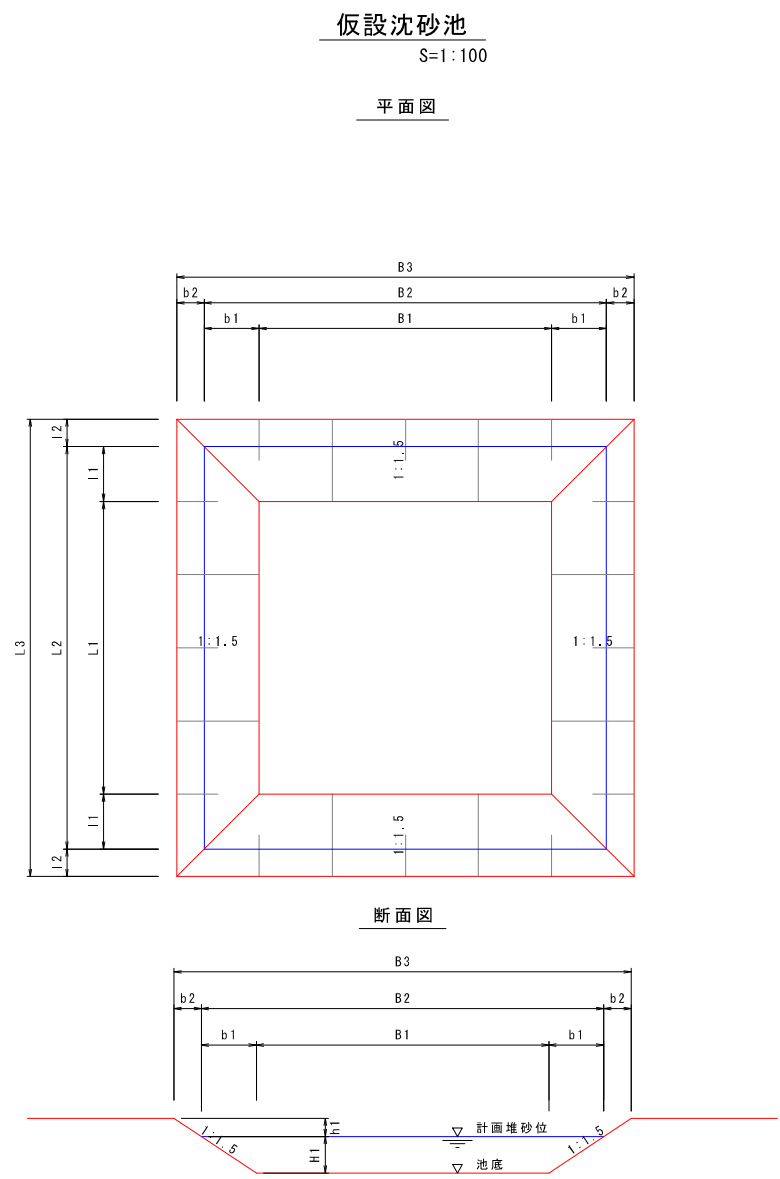
仮設縦集水樹（沈砂池部） 寸法表

名 称	寸法 (mm)						摘 要
	B1	B2	B3	L1	L2	L3	
1号仮設縦集水樹	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5 <sup>〃</sup> /4.0 <sup>〃</sup> ×1.5)
2号仮設縦集水樹	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5 <sup>〃</sup> /4.0 <sup>〃</sup> ×1.5)
3号仮設縦集水樹	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5 <sup>〃</sup> /4.0 <sup>〃</sup> ×1.5)
4号仮設縦集水樹	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5 <sup>〃</sup> /4.0 <sup>〃</sup> ×1.5)
5号仮設縦集水樹	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5 <sup>〃</sup> /4.0 <sup>〃</sup> ×1.5)
6号仮設縦集水樹	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5 <sup>〃</sup> /4.0 <sup>〃</sup> ×1.5)
7号仮設縦集水樹	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5 <sup>〃</sup> /4.0 <sup>〃</sup> ×1.5)
8号仮設縦集水樹	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5 <sup>〃</sup> /4.0 <sup>〃</sup> ×1.5)
9号仮設縦集水樹	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5 <sup>〃</sup> /4.0 <sup>〃</sup> ×1.5)
10号仮設縦集水樹	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5 <sup>〃</sup> /4.0 <sup>〃</sup> ×1.5)

※ 縦集水樹の規格は竖管との施工余裕を考慮して、B1=4.0m以上としている。

年 度	令和7～9年度		
番 号			
工事名	江津地域拠点工業団地（H1区画）造成工事		
運川港名			
施工箇所	江津市松川町上河戸外地内		
図面名称	仮設沈砂池 構造図 (参考図4) 縮尺 図示		
保 険 会社名	会 社 及 び 責 任 者		
測 量			
調 査			
設 計			
8 葉の内 4			

参考図(5) 仮設沈砂池・土水路 構造図



仮設沈砂池 寸法表

名 称	寸法 (mm)												摘 要
	B1	b1	B2	b2	B3	L1	l1	L2	l2	L3	H1	h1	
1号仮設沈砂池	4000	900	5800	900	7600	4000	900	5800	900	7600	600	600	(7.6 <sup>2</sup> /4.0 <sup>2</sup> ×1.2)
2号仮設沈砂池	3000	1500	6000	750	7500	3000	1500	6000	750	7500	1000	500	(7.5 <sup>2</sup> /3.0 <sup>2</sup> ×1.5)
3号仮設沈砂池	3000	1500	6000	750	7500	3000	1500	6000	750	7500	1000	500	(7.5 <sup>2</sup> /3.0 <sup>2</sup> ×1.5)
4号仮設沈砂池	3000	1500	6000	750	7500	3000	1500	6000	750	7500	1000	500	(7.5 <sup>2</sup> /3.0 <sup>2</sup> ×1.5)
5号仮設沈砂池	3000	1500	6000	750	7500	3000	1500	6000	750	7500	1000	500	(7.5 <sup>2</sup> /3.0 <sup>2</sup> ×1.5)
6号仮設沈砂池	3500	1500	6500	750	8000	3500	1500	6500	750	8000	1000	500	(8.0 <sup>2</sup> /3.5 <sup>2</sup> ×1.5)
7号仮設沈砂池	4500	1500	7500	750	9000	4500	1500	7500	750	9000	1000	500	(9.0 <sup>2</sup> /4.5 <sup>2</sup> ×1.5)
8号仮設沈砂池	4000	900	5800	900	7600	4000	900	5800	900	7600	600	600	(7.6 <sup>2</sup> /4.0 <sup>2</sup> ×1.2)

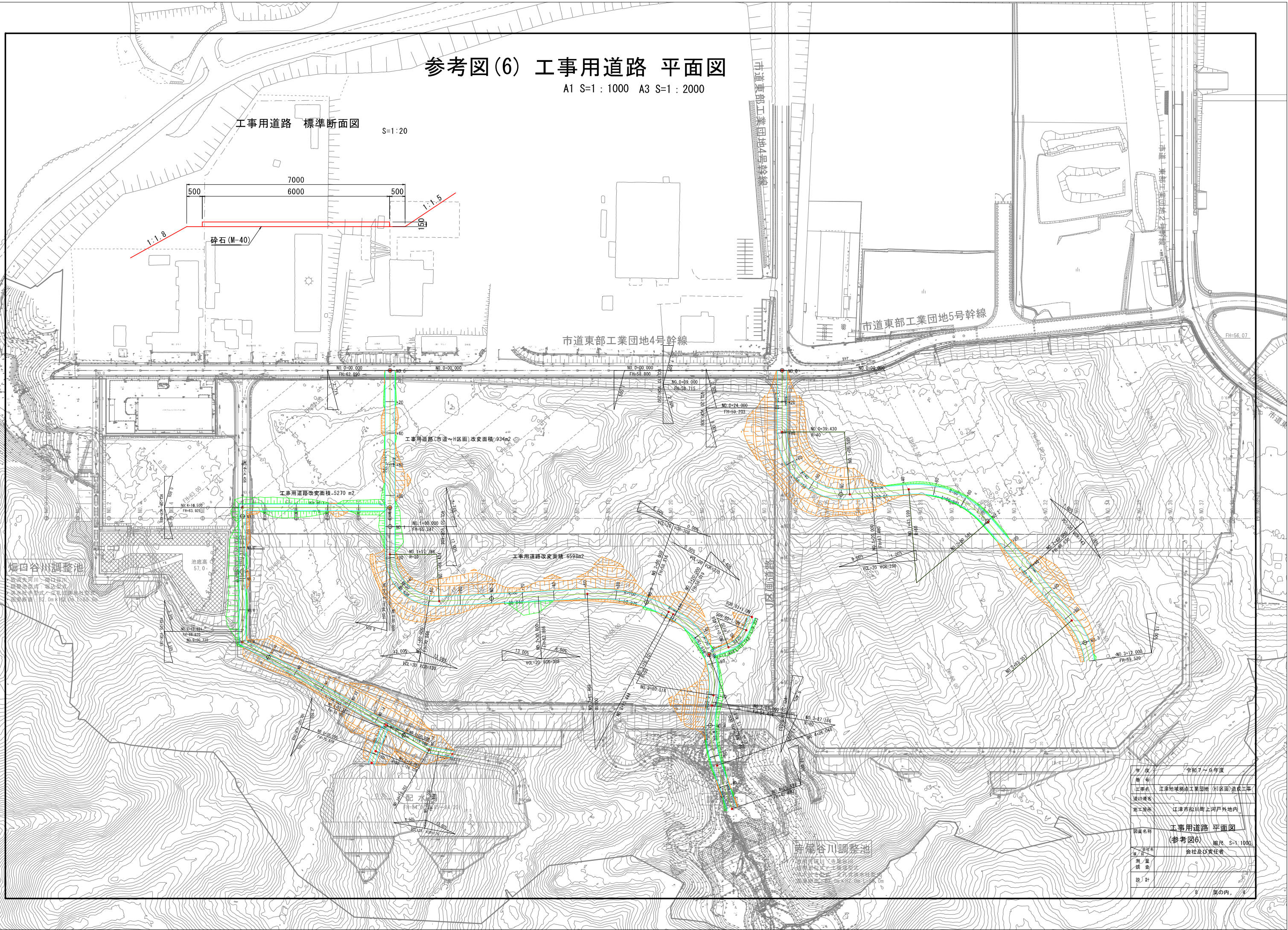
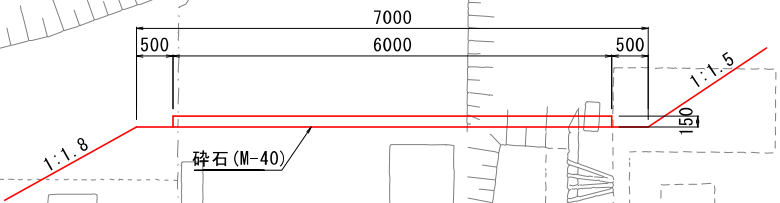
年 度	令和7～9年度
番 号	
工事名	江津地域拠点工業団地 (H1区画)造成工事
運川港名	
施工箇所	江津市松川町上河戸外地内
図面名称	仮設沈砂池・土水路 構造図 (参考図5)
縮 尺	図示
会社名	会 社 及 び 責 任 者
測 量	
調 査	
設 計	
8	葉の内 5



参考図(6) 工事用道路 平面図

A1 S=1 : 1000 A3 S=1 : 2000

工事用道路 標準断面図 S=1:20



畑田谷川調整池  
放流先河川：堀川谷川  
調整池型式：堰式調整池  
洪水防衛型式：立孔付堰式調整池  
堰体断面：B2.0m x H2.0m x L6.0m

畑田谷川調整池  
放流先河川：堀川谷川  
調整池型式：堰式調整池  
洪水防衛型式：立孔付堰式調整池  
堰体断面：B2.0m x H2.0m x L6.0m

年度	令和7～9年度
番号	
工事名	江津地域調整工業団地（H区画）造成工事
通川地名	堀川地名
施工箇所	江津市松川町上河戸外地区内
図面名称	工事用道路 平面図 (参考図6) 縮尺: S=1:1000
会社名	会社及び責任者
項目	
測/量	
額/金	
設計	
8	案の内、4



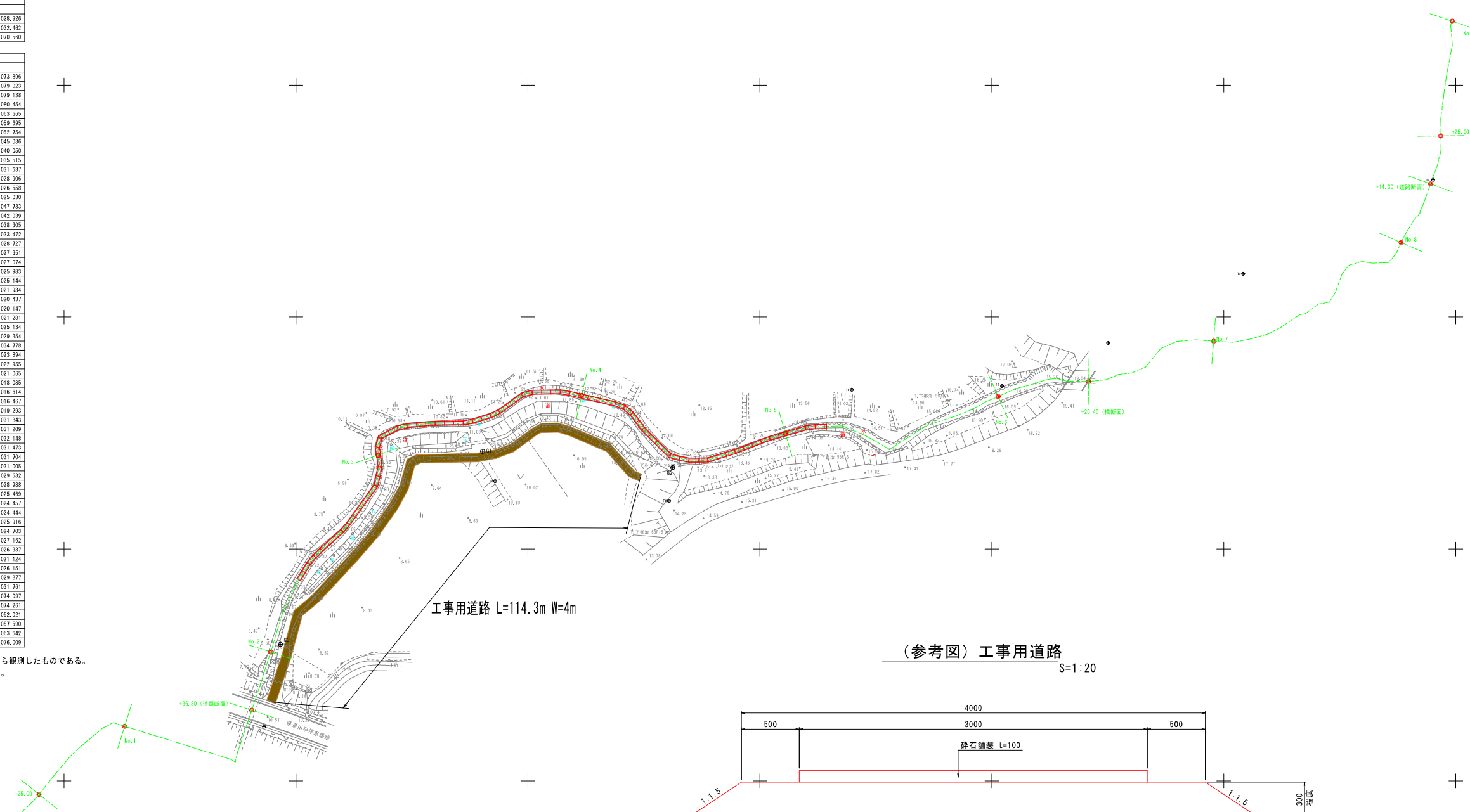
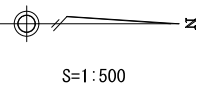
参考図(7) 寺尾谷川 水路改修工事用道路平面図

図根点座標リスト		
点名	X	Y
K10-1	-109180.641	11074.911
K10K10F14-1	-109133.537	11040.435
K10K10F14-2	-109095.214	11014.396
K10K10F14-3	-109033.231	11022.152
K10K10F14-4	-108981.321	11009.021

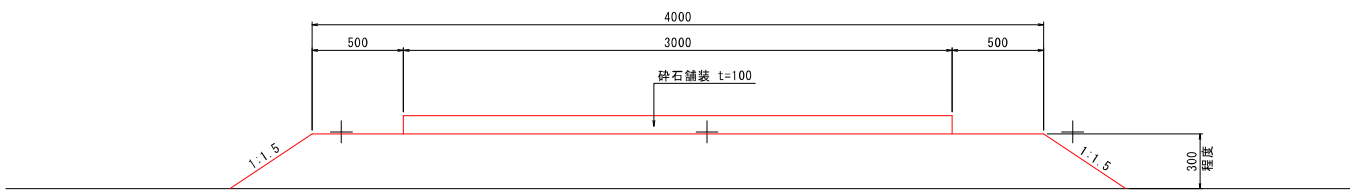
補助基準点座標リスト		
点名	X	Y
G1	-109109.775	11028.926
G2	-109068.784	11032.462
G3	-109153.351	11070.580

境界点座標リスト		
点名	X	Y
K02	-109155.961	11073.896
K01	-109157.969	11079.023
H.117	-109151.013	11079.138
H.118	-109147.122	11080.454
K1	-109132.022	11063.665
K2	-109130.263	11059.495
K3	-109146.123	11052.354
K4	-109137.926	11045.036
K5	-109134.196	11040.050
K6	-109131.794	11035.515
K7	-109131.167	11031.637
K8	-109131.603	11028.906
K9	-109131.307	11026.558
K10	-109129.730	11025.000
K11	-109137.286	11047.733
K12	-109132.946	11042.039
K13	-109130.382	11038.305
K14	-109128.701	11033.472
K15	-109128.096	11028.727
K16	-109123.258	11027.351
K17	-109115.216	11027.074
K18	-109107.742	11025.983
K19	-109105.173	11025.144
K20	-109100.642	11021.934
K21	-109097.199	11020.437
K22	-109094.818	11020.147
K23	-109090.013	11021.281
K24	-109080.916	11025.134
K25	-109076.961	11029.354
K26	-109073.815	11034.778
K27	-109125.201	11023.894
K28	-109110.550	11022.955
K29	-109105.644	11021.065
K30	-109101.797	11018.585
K31	-109096.036	11016.814
K32	-109094.385	11016.467
K33	-109081.782	11019.293
K34	-109067.769	11031.843
K35	-109067.588	11031.209
K36	-109063.838	11032.148
K37	-109063.781	11031.473
K38	-109058.035	11031.704
K39	-109056.165	11031.095
K40	-109052.490	11029.632
K41	-109052.671	11028.988
K42	-109038.033	11025.469
K43	-109038.266	11024.457
K44	-109035.722	11024.444
K45	-109031.890	11025.916
K46	-109031.919	11024.703
K47	-109028.798	11027.182
K48	-109028.533	11026.337
K49	-109078.466	11021.124
K50	-109074.847	11026.151
K51	-109071.076	11029.877
K52	-109072.068	11031.781
H.116	-109153.913	11074.097
CH1	-109155.030	11074.281
G59	-109141.382	11052.021
G60	-109147.102	11057.590
388	-109150.973	11063.642
408	-109117.642	11076.009


※補助基準点及び境界座標は、地籍図根点から観測したものである。  
※破線部分は地積測量図からの読取りである。



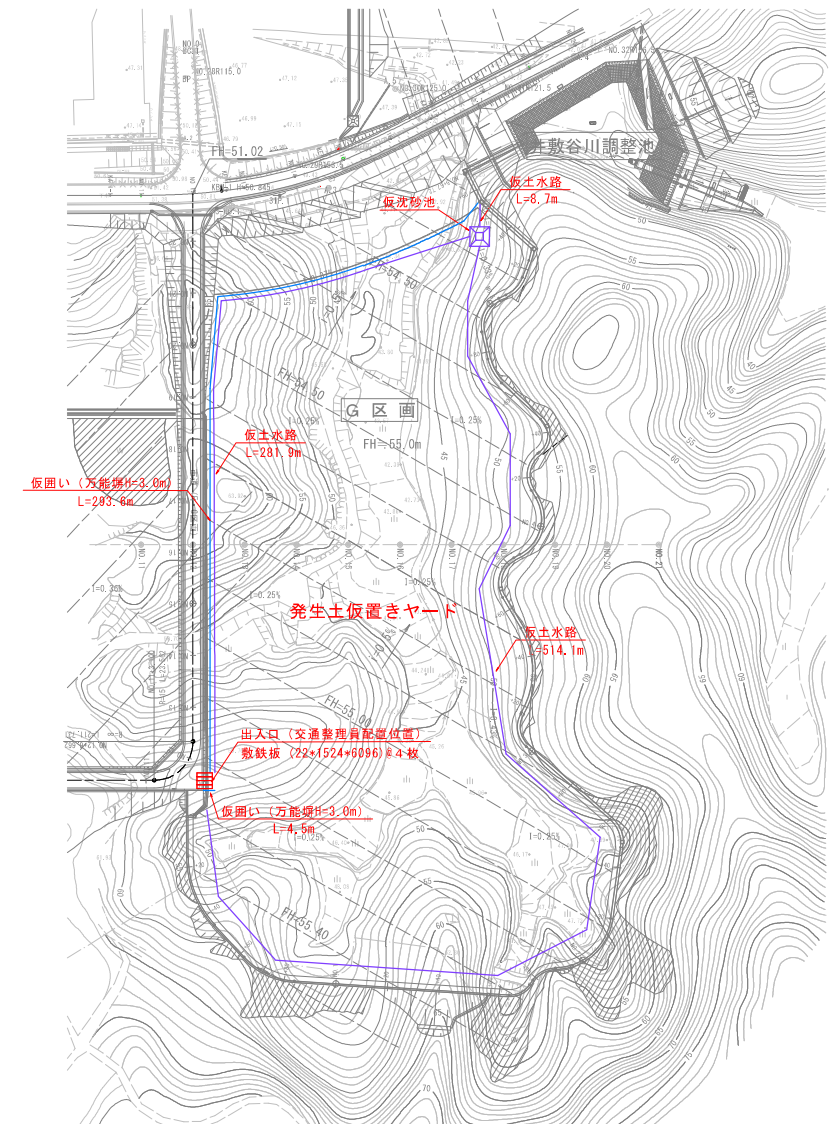
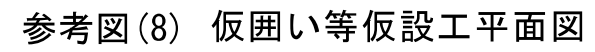
(参考図) 工事用道路  
S=1:20



10m当り			
名称	規格	単位	数量
仮設盛土		m3	13.35
砕石舗装	RC-40, t=10cm	m2	30.00

年 度	令和7～9年度		
番 号			
工 事 名	江津地域拠点工業団地（旧川区画）造成工事		
道川港名			
施工箇所	江津市松川町上河戸外地内		
図面名称	寺尾谷川 水路改修 工事用道路平面図 (参考図7)		
測量	会社名 会社及び責任者		
設計			
	8	業の内	7





所 在	令和7～9年度	
番 号		
工 事 名	江津地域強固工事業団（H区画）造成工事	
施工場所	江津市松川町上河戸外地内	
図面名称	仮設工平面図 (参考図8)	
縮 尺	縮 尺 S=1:1000	
会社名	会社及び責任者	
姓 名		
職 名		
調 査		
工 事		
面 積	8	面 の 内 8



数量集計表（造成工事）

工種	種別	細別	規格		単位	H 区画	I 区画	配水場	畑口谷川調整池	寺尾谷川調整池 管理道路部	計	積算計上数量
土工												
	掘削	掘削（ICT）	BH0.8m3級		m3	1360.9	278735.7	11256.9		896.5	292250.0	292300
		片切掘削（ICT）			m3					311.1	311.1	310
		積込み	ルーズ		m3					311.1	311.1	310
	盛土	路体盛土（ICT）	BD16t級+振動ローリ11～12t	W<2.5	m3					5.2	5.2	198600
				2.5<W<4.0	m3					41.6	41.6	
				4.0<W	m3	18820.8	134423.2	44613.4		726.7	198584.1	
		路床盛土（ICT）	BD16t級+振動ローリ11～12t	W<2.5	m3			18.5		19.6	38.1	2500
				2.5<W<4.0	m3	80		6.5		48	134.5	
				4.0<W	m3	1679.3	254.9	239.8		122	2296.0	
	掘削土運搬	場内（造成内）運搬	不整地運搬車 11t積み	L=60m以下	m3						66918.3	66920
				L=70m以下	m3						12122.6	12120
				L=80m以下	m3						14939.6	14940
				L=110m以下	m3						64891.8	64890
				L=150m以下	m3						26248.6	26250
				L=200m以下	m3						26157.7	26160
		場内(水路改修現場)運搬	DT10t	L=2400m	m3						152.6	150
		場外（仮置き箇所）運搬	DT10t	" G 区画 " L=800m	m3						51973.3	51970
				"浅利 国ヱド " L=2200m	m3						40000.0	40000
地盤改良工	影響遮断壁	ハツ形10H型 矢板長 L=2.5m	油圧圧入工 Nmax50	圧入長 L=2.0m	枚	4					4	4
		ハツ形10H型 矢板長 L=3.5m	油圧圧入工 Nmax50	圧入長 L=3.0m	枚	4					4	4
		ハツ形10H型 矢板長 L=4.5m	油圧圧入工 Nmax50	圧入長 L=4.0m	枚	4					4	4
		ハツ形10H型 矢板長 L=5.5m	油圧圧入工 Nmax50	圧入長 L=5.0m	枚	5					5	5
		ハツ形10H型 矢板長 L=6.5m	油圧圧入工 Nmax50	圧入長 L=6.0m	枚	10					10	10
		ハツ形10H型 矢板長 L=7.0m	油圧圧入工 Nmax50	圧入長 L=6.5m	枚	18					18	18
		ハツ形10H型 矢板長 L=7.5m	油圧圧入工 Nmax50	圧入長 L=7.0m	枚	25					25	25
		ハツ形10H型 矢板長 L=8.0m	油圧圧入工 Nmax50	圧入長 L=7.5m	枚	12					12	12
		ハツ形10H型 矢板長 L=8.5m	油圧圧入工 Nmax50	圧入長 L=8.0m	枚	53					53	53
		ハツ形10H型 矢板長 L=9.0m	油圧圧入工 Nmax50	圧入長 L=8.5m	枚	16					16	16
		ハツ形10H型矢板 材料費	6m未満	86.4kg/m	t	6.005					6.005	6.01
			6m以上	86.4kg/m	t	92.362					92.362	92.36
		油圧式杭圧入引抜機据付・解体			回	1					1	1
	安定処理工	安定処理	1-2m	120kg/m3	m2		1118.5				1118.5	1120
		土質改良	上層部	100kg/m3	m3		2928.8	2819			5747.8	5700
			下層部	110kg/m3	m3			1717.8			1717.8	1700
				120kg/m3	m3		5429.5	2758			8187.5	8200
	軟弱地盤処理	自走式土質改良機設置・撤去			台・回		1	2			3	3
			中層混合処理工	5<L<8	m3			261.4			261.4	261
法面工												
	法面整形工	切土部（ICT）			m2	291.4	7151.7	1703		980.5	10126.6	10130
		盛土部（ICT）			m2	1464.8	4812.7	3712.6		248.2	10238.3	10240
	法面工	ブロックマット	盛土部		m2		131.4				131.4	130
作業土工												
	床堀	土砂	BH0.8m3級	標準	m3	1661.1	1340.1	179.3		34.6	3215.1	3200
			BH0.45m3級	平均施工幅 1m以上2m未満	m3	273.6	877.4	331.4			1482.4	1480
			BH0.28m3級	上記以外(小規模)	m3	2.7	195.9	26.6			225.2	230
	埋戻		BH0.8m3級	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	724.1	691.5	43.8			1459.4	1500
			BH0.45m3級	最大埋戻幅1m未満	m3	159.3	299.6	151.7			610.6	610
	床堀土運搬	場内（造成内）運搬	不整地運搬車 11t積み	L=60m以下	m3	1054	1422.3	341.8		34.6	2852.7	2850
	基面整正				m2	286.6	893.1	264.1			1443.8	1440
排水構造物工												
	側溝工	道路側溝 A 型	3種500 A		m	9.1					9.1	9
			3種300 A		m	68.6	80.9	218.8			368.3	368
			3種400 A		m	147.3	38.5				185.8	186
			3種500 A		m		87.3				87.3	87
			3種500B		m		52.5				52.5	53
		道路側溝横断用	300A	本体据付工	m	16.8	35.2				52.0	52
				基礎コンクリート	m3	0.9	1.8				2.7	3
				基礎型枠	m2	3.4	7				10.4	10
			500A	本体据付工	m	5.6					5.6	6
				基礎コンクリート	m3	0.6					0.6	1
				基礎型枠	m2	1.7					1.7	2
			500B	本体据付工	m		4.3				4.3	4
				基礎コンクリート	m3		0.5				0.5	1
				基礎型枠	m2		1.3				1.3	1
		U 型側溝	300-300	蓋あり	m	102.6					102.6	103
			300-300	蓋なし	m		221.9				221.9	222
			300-400		m	66.3					66.3	66
			400-300		m	7.7					7.7	8
		コンクリート蓋	U 型側溝300用		枚	205					205	205
		2号自由勾配側溝	900-1000-2000		m		20.9				20.9	21
			900-1100-2000		m		10				10.0	10
		4-1号自由勾配側溝	800-900-2000		m		6				6.0	6
		4-2号自由勾配側溝	800-900-2000	横断用	m	17					17.0	17
		グレーチング 蓋 T-25 普通目	800用 (4-2号自由勾配)	材料費	枚	9					9	9
				設置費	枚	9					9	9
		5号自由勾配側溝	900-800-2000		m	7					7.0	7
			900-900-2000		m	10					10.0	10
			900-1000-2000		m	9					9.0	9
			900-1100-2000		m	3.3					3.3	3
		グレーチング 蓋 T-14 普通目	900用 (5号自由勾配)	材料費	枚	6					6	6
		コンクリート蓋	900用 (5号自由勾配)	材料費	枚	18					18	18
		蓋設置			枚	24					24	24



数量集計表（造成工事）

工種	種別	細別	規格		単位	H 区画	I 区画	配水場	畑口谷川調整池	寺尾谷川調整池 管理道路部	計	積算計上数量
防災施設工	防災排水工	仮設縦集水桝	1号仮設縦集水桝	高さ=7.0m	箇所		1				1	1
			2号仮設縦集水桝	高さ=10.0m	箇所		1				1	1
			3号仮設縦集水桝	高さ=9.0m	箇所		1				1	1
			4号仮設縦集水桝	高さ=10.0m	箇所		1				1	1
			5号仮設縦集水桝	高さ=14.0m	箇所		1				1	1
			6号仮設縦集水桝	高さ=8.0m	箇所		1				1	1
			9号仮設縦集水桝	高さ=10.0m	箇所			1			1	1
			10号仮設縦集水桝	高さ=14.5m	箇所			1			1	1
		仮設沈砂池	7.6/4.0*1.5	50.2m2/1箇所・・・N=2	箇所		100.4				100.4	100
			7.5/3.0*1.5	56.8m2/1箇所・・・N=1&3	箇所	56.8	170.4				227.2	227
		仮設土水路	500-500		m		57.8				57.8	58
		ふとんかご	130*500*1200		m		2	4			6	6
		30号 張りコンクリート	t=100	W=4m	m		2.4				2.4	2
舗装工	区画道路等	下層路盤	再生砕石RC-40	路肩部控除 t=150 3.0<W		1181.4					1181.4	1180
		下層路盤	再生砕石RC-30	t=100 3.0<W		1003.1	1418.7	894.1			3315.9	3320
	市道復旧部	表層	再生密粒As20	t=50 W<1.4	m2	82.4	50.3				132.7	133
		基層	再生粗粒As20	t=50 W<1.4	m2	82.4	50.3				132.7	133
		上層路盤	粒度調整砕石M-40	t=150 W<1.4	m2	82.4	50.3				132.7	133
		下層路盤	再生砕石RC-40	t=150 W<1.4	m2	82.4	50.3				132.7	133
	調整池管理道路部	表層	再生密粒As20	t=50 3.0<W	m2	969.4					969.4	970
		上層路盤	粒度調整砕石M-30	t=100 3.0<W	m2	1003.1					1003.1	1000
		下層路盤	再生砕石RC-30	t=100 3.0<W	m2	1003.1					1003.1	1000
	調整池管理道路部	コンクリート版	18N	t=150	m2					341.7	341.7	340
		路盤	再生砕石RC-30	t=100	m2					341.7	341.7	340
消防施設												
	消防施設	防火水槽	40m3級	B=3.1m H=2.2m	基		1				1	1
付属施設工	張りコンクリート	1号 防草コンクリート	t=100	W=1.603m	m	24.2	778.2	165.4			967.8	968
		2号 防草コンクリート	t=100	W=0.972m	m	69.9	117.1				187.0	187
		3号 防草コンクリート	t=100	W=0.522m	m	72.5	174.6				247.1	247
		1号 張りコンクリート	t=100	W=0.5m	m	625	205.4	39			869.4	869
		2号 張りコンクリート	t=100	W=0.294m	m	21.8					21.8	22
		3号 張りコンクリート	t=100	W=0.99m	m	67.8					67.8	68
		4号 張りコンクリート	t=100	W=0.97m	m	2.8					2.8	3
		5号 張りコンクリート	t=100	W=0.5m	m	64.8	50.8				115.6	116
		6号 張りコンクリート	t=100	W=0.874m	m		223.6	177.8			401.4	401
		7号 張りコンクリート	t=100	W=0.774m	m		9				9.0	9
		8号 張りコンクリート	t=100	W=0.98m	m		21.8				21.8	22
		9号 張りコンクリート	t=100	W=0.76m	m		57.7				57.7	58
		14号 張りコンクリート	t=100	W=1.08m	m		6.1				6.1	6
		16号 張りコンクリート	t=100	W=2.289m	m			194.1			194.1	194
		17号 張りコンクリート	t=100	W=3.369m	m			43.2			43.2	43
		18号 張りコンクリート	t=100	W=0.531m	m		38.8				38.8	39
		19号 張りコンクリート	t=100	W=0.592m	m		234.2				234.2	234
		28号 張りコンクリート	t=100	W=0.61m	m		50				50.0	50
	路側工	地先境界ブロック	120-120		m	16	120	20.2			156.2	156
	防護柵工	ガードレール	Gr-C-4E		m	321.3	117.8				439.1	439
		車止め	上下式		本	4	2				6	6
			上下式（チェーン内蔵）		本	2					2	2
			上下式（チェーン端部用）		本	1					1	1
	丸太階段	丸太階段			基	33		104			137	137
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	鉄筋構造物	2.5t/m3	m3	35.5	4.1				39.6	40
		コンクリート殻積込			m3	35.5	4.1				39.6	40
		コンクリート殻運搬			m3	35.5	4.1				39.6	40
		コンクリート殻処分費			t						99.00	99
		舗装版切断	t=150以下		m	67.5	51.3				118.8	120
		アスファルト舗装取壊し	t=50		m2	82.4	50.3				132.7	133
		アスファルト殻運搬		2.35t/m3	m3	8.2	5				13.2	13
	殻処分	処分費	アスファルト殻		t						31.02	31
仮設工												
	造成現場	工事用道路	敷砂利 t=100mm	W=6m, L=848m	m2						5088	5088
					回						3697	3697
		敷鉄板設置・撤去	22*1524*6096, 1604kg/枚	4枚	m2						37.2	37
					枚						4	4
		仮囲い工（設置・撤去）	万能塀 H=3m	在場日数：660日	m						142	142
		仮囲い工（H鋼200賃料）	49.9kg/m, L=436.1m	在場日数：660日	t・日						14363	14360
		仮囲い工（H鋼200整備費）	49.9kg/m, L=436.1m		t						21.8	21.8
		乾式タイヤ洗浄機	賃貸基本料		台						1	1
		乾式タイヤ洗浄機	賃貸料	在場日数：660日	台・日						660	660
	G区画	整地工			m3						51973.3	51970
		仮設土水路	500-500		m						804.7	805
		仮設沈砂池	7.5/3.0*1.5		箇所						1	1
		敷鉄板設置・撤去	22*1524*6096, 1604kg/枚	4枚	m2						37.2	37
					枚						4	4
		仮囲い工（設置）	万能塀 H=3m		m						298.1	298
		乾式タイヤ洗浄機	賃貸基本料		台						1	1
		乾式タイヤ洗浄機	賃貸料	在場日数：290日	台・日						290	290
	浅利ヤード	整地工			m3						40000.0	40000
		乾式タイヤ洗浄機	賃貸基本料		台						1	1
		乾式タイヤ洗浄機	賃貸料	在場日数：200日	台・日						200	200
	交通管理費	交通誘導員B	造成現場	2人/施工日（367日）	人						734	1278
			仮置き現場(G区画)	2人/施工日（161日）	人						322	
			〃（浅利ヤード）	2人/施工日（111日）	人						222	

数量集計表（造成工事）

工種	種別	細別	規格	単位	H 区画	I 区画	配水場	畑口谷川調整池	寺尾谷川調整池 管理道路部	計	積算計上数量
共通仮設（積み上げ）											
事業損失防止費											
	井戸観測費	観測井戸：3箇所	観測回数23回、打合せ、報告書作成	式						1	1
	振動試験費	伐採工（機械運転費）	BH 0.45m3級, 不整地運搬車 4t級：各3台	日						1	1
		工事用道路（機械運転費）	BH 0.45m3級：各3台	日						1	1
		造成工（一般部：掘削）機械運転費	BH 0.8m3級ICT, 不整地運搬車 11t級：各3台	日						1	1
		造成工（一般部：敷均し締固め）機械運転費	BD16t級ICT, 振動n-711~12t級：各3台	日						1	1
		造成工（近接：床堀）機械運転費	BH 0.45m3級：各1台	日						1	1
		造成工（近接：敷均し締固め）機械運転費	BH 0.45m3級, タイヤ-710t級, 不整地運搬車 11t級：各1台	日						1	1
	振動観測費	測定箇所：4箇所	振動試験時の振動測定2回、打合せ、作業計画、報告書作成	式						1	1
運搬費											
	建設重機	中層混合処理機（分解組立）	基地：浜田県土整備事務所	回						2	2
	仮設材	敷鉄板	22*1524*6096, 1604kg/枚	t						12.832	13
		H形鋼（仮囲い用）	200*200*8*12, 49.9kg/m	t						21.761	22
準備費											
	伐採等	伐採、集積、積込	天然林	m2	7791.5	62125.3	8509.5	2445.3	3345.2	84216.8	84000
		伐採、集積、積込	人工林	m2	2661.1	21218.4	2906.3	835.2	1142.5	28763.5	29000
		運搬	3692.3m3/5.8=637台	台						637	637
	処分	処分費		m3						3692.3	3692
技術管理費											
	土質試験費	ボーリング工：10.5m*4本、標準貫入試験44回		式						1	1
	地質試験費	盛土表面沈下杭設置		箇所	2					2	2
		盛土表面変位杭設置		箇所		1	2			3	3
		地中変位計設置	I区画：1箇所、配水場：2箇所	m		12.4	31.6			44.0	44
		地表面型沈下板計測		回	92	114	150			356	356
		盛土表面沈下杭計測		回	121					121	121
		盛土表面変位杭計測		回		106	134			240	240
		地中変位計計測		回		93	108			201	201
	六価クロム試験		1000m3につき1検体	検体						19	19
	I C T 建設機械にかかるシステム初期費	バックホウ		式						1	1
		ブルドーザ		式						1	1
安全費											
	安全管理費	木製工事用表示板	在場日数：710日	台						2	2
		木製工事用看板	在場日数：710日	台						5	5
		木製工事用バリケード	在場日数：710日	台						10	10

数量集計表（畑口谷川調整池）

工種	種別	細別	規格		単位	畑口谷川調整池 本体	積算計上数量
土工							
	掘削	掘削（ICT）	BH0.8m3級		m3	6140.1	6100
	盛土	路体盛土（ICT）	BD16t級+振動φ=711~12t		m3	1195.9	1200
法面工							
	法面整形工	盛土部（ICT）	法面締固めなし		m2	662.3	660
		切土部（ICT）			m2	1588.8	1590
作業土工							
	床堀	土砂	BH0.8m3級	標準	m3	1517.2	1500
	埋戻		BH0.8m3級	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	888.8	890
			BH0.45m3級	最大埋戻幅1m未満	m3	10.9	10
	床堀土運搬	場内運搬	不整地運搬車 11t積み	L=60m以下	m3	617.5	620
	基面整正				m2	600.1	600
護岸工							
	護岸工	ブロックマット			m2	1945.5	1950
		張りコンクリート	コンクリート打設		m2	545	550
			型枠		m2	24	24
洪水吐工	本体工	コンクリート	24N		m3	56.8	57
		型枠			m2	161.6	160
		鉄筋	SD345 D16~22		t	3.074	3.07
			SD345 D13		t	1.225	1.23
		調整コンクリート	18N		m3	0.6	1
		調整コン型枠			m2	1.1	1
		均しコンクリート	18N t=100	A=32.5m2	m3	3.25	3
		均しコン型枠			m2	2.3	2
		枠組み足場			掛m2	153.5	150
		単管足場			掛m2	14.6	15
		支保工	40kN/m2<W<80kN/m2		空m3	2.3	2
		目地材	t=20		m2	1.8	2
		水抜きパイプ	VP φ100		m	0.5	1
		吸出防止シート			m2	0.04	0.04
		足掛金具 W=400	削孔工	埋込長 L=42~70mm	孔	64	64
			材料費		本	32	32
		スクリーン SUS 幅1.0m 高さ1.5m	削孔工	埋込長 L=100mm	孔	4	4
			取付工		基	1	1
			材料費		基	1	1
		転落防護枠	削孔工	埋込長 L=60mm	孔	8	8
			取付工		基	1	1
			材料費		基	1	1
		ふとんかご	4-150*500*1200		m	9	9
放流渠							
	函渠	PCボックスカルバート	2000*2000*2000 A	標準タイプ	m	34	34
			2000*2000*2000 B	縦締用連結ボックス付	m	22	22
		PCボックスカルバート（差し筋アンカー用）	2000*2000*2000 B	縦締用連結ボックス付	m	10	10
		PC鋼棒	縦締用 B種1号	φ17mm L=1940	本	16	16
			縦締用 B種1号	φ17mm L=3940	本	4	4
			縦締用 B種1号	φ17mm L=5940	本	32	32
		定着金具	φ17用		組	104	104
		巻きコンクリート	24N		m3	2.4	2
		巻きコン型枠			m2	16.3	16
		鉄筋	SD345 D13		t	0.038	0.04
		差し筋アンカー	D13 L=190	立坑部：32本	t	0.006	0.01
		削孔工	埋込長 L=50mm		箇所	32	32

数量集計表（畑口谷川調整池）

工種	種別	細別	規格		単位	畑口谷川調整池 本体	積算計上数量
	人孔	プレキャスト頂版	2900*2900*300	材工共	枚	2	2
		プレキャスト樹	2500*2500*2000 上部ブロック	材工共	個	2	2
			2500*2500*2000 下部ブロック	材工共	個	2	2
		プレキャスト底版	2900*2900*400	材工共	枚	2	2
		人孔ブロック据付			個	6	6
		蓋及び調整Coブロック据付			個	2	2
		1号プレホル直壁 材料費	φ 900 H=1800		個	2	2
			φ 900 H=1500		個	1	1
			φ 900 H=1200		個	1	1
		1号プレホル斜壁 材料費	φ 600/900 H=450		個	1	1
			φ 600/900 H=300		個	1	1
		プレホル調整リング 材料費	φ 600 H=150		個	1	1
			φ 600 H=100		個	1	1
		プレホル調整金具 材料費	45mmまで		組	2	2
		人孔蓋 材料費	φ 600 H=110 T-25		組	2	2
		足掛金具	W=300		本	22	22
		インバートコンクリート	18N		m3	12.4	12
		基礎コンクリート	18N t=150		m3	3	3
		基礎コン型枠			m2	3.7	4
		基礎砕石	RC-40 t=200		m2	19.2	20
		巻立コンクリート	18N		m3	0.2	0.2
		巻立コン型枠			m2	1.3	1
	取付水路	コルゲートフリューム	800-750		m	78	78
		植生土のう	製作・設置		袋	312	312
			材料費		袋	312	312
	仮設工						
		水替え	口径200mm	運転日数：102日	箇所	1	1
		排水ポンプ設置・撤去			箇所	1	1
付帯工	坂路工	路盤	RC-40 t=150		m2	138.4	138
		コンクリート舗装	t=100		m2	131.9	132
		目地材	t=10		m2	1.4	1
		法肩コンクリート	両側 t=100		m2	13.2	17
			片側 t=100		m2	4.2	
			型枠		m2	7	
	立入防止	立入防止柵	設置 H=2.0m		m	226.3	226
			材料費 H=2.0m		m	226.3	226



数量集計表（寺尾谷川調整池）

工種	種別	細別	規格		単位	寺尾谷川調整池 本体	積算計上数量
土工							
	掘削	掘削（ICT）	BH0.8m3級		m3	492.3	490
	盛土	土質改良	50kg/m3		m3	8496.1	8500
		自走式土質改良機設置・撤去			台・回	1	1
		堤体盛土（ICT）	BD16t級+振動ローリ11~12t		m3	8496.1	8500
	ドレーン	単粒度碎石	S-40		m3	56.4	56
		吸出防止シート			m2	141.2	140
		カゴマット	W1.0m H0.5m L=19.6m		m2	9.8	10
法面工							
	法面整形工	堤体盛土部			m2	1847	1850
作業土工							
	床堀	土砂	BH0.8m3級	標準	m3	723.5	720
			BH0.45m3級	平均施工幅 1m以上2m未満	m3	123.1	120
	埋戻		BH0.8m3級	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	381	380
			BH0.45m3級	最大埋戻幅1m未満	m3	85.4	90
	床堀土運搬	場内運搬	不整地運搬車 11t積み	L=60m以下	m3	380.2	380
	基面整正				m2	333.3	330
護岸工							
	護岸工	ブロックマット			m2	711.1	710
		張芝工			m2	1069.2	1070
洪水吐工							
	本体工 （函渠、 取付水路 含む）	コンクリート	24N		m3	448.9	449
		型枠	鉄筋		m2	1067.2	1070
		鉄筋	SD345 D16~22		t	14.724	14.72
			SD345 D13		t	11.652	11.65
		コンクリート	18N		m3	22.7	23
		型枠	無筋		m2	111.7	110
		差し筋	D13 L=1000	96本	t	0.096	0.10
		削孔工			箇所	96	96
		均しコンクリート	18N t=100	A=210m2	m3	21.0	21
		均しコン型枠			m2	13.7	14
		枠組み足場			掛m2	675	680
		単管足場			掛m2	20.5	21
		支保工	40kN/m2<W<80kN/m2		空m3	222.9	220
		目地材	t=20		m2	94.8	95
		止水板	CF200*5		m	46.6	47
		水抜きパイプ	VP φ100		m	0.5	1
		吸出防止シート			m2	0.1	0.1
		足掛金具	削孔工	埋込長 L=42~70mm	箇所	116	116
			W=400		本	58	58
		スクリーン SUS 幅1.0m 高さ1.5m	削孔工	埋込長 L=100mm	孔	4	4
			取付工		基	1	1
			材料費		基	1	1
		転落防護枠	削孔工	埋込長 L=60mm	孔	12	12
			取付工		基	1	1
			材料費		基	1	1
	取付水路	フリューム 1500-1000	設置工		m	7	7
			材料費		m	7	7
	ふとんかご	ふとんかご	4-150*500*1200		m	3	3
付帯工							
	階段工	コンクリート	18N		m3	21.7	22
		型枠			m2	99.4	99
		目地材	t=10		m2	1.4	1
		ダウエルバー	φ16 L=1000	設置工	本	9	9
			材料費	キャップ(VP φ20 L=500)含む	本	9	9
		均しコンクリート	18N t=100	A=83m2	m2	8.3	8
		均しコン型枠			m2	12	12
	水替え	水替え	口径200mm	運転日数：273日	箇所	1	1
		排水ポンプ設置・撤去			箇所	1	1

数量集計表（寺尾谷川調整池）

工種	種別	細別	規格		単位	寺尾谷川調整池 本体	積算計上数量
水路改修							
	水路改修	F T フリューム 700-800	設置工		m	142.3	142
			材料費		本	71	71
	仮設道路 L=114.3m	路体盛土			m3	152.6	150
		碎石舗装	t=100	W=3m	m2	342.9	343
		仮設道路撤去				186.9	190
		土砂運搬	10DT	造成現場へ L=2400m	m3	186.9	190

■HⅠ区画 造成工事 土処理

			H区画						I区画					
			造成	I区画舗装	H区画舗装				小計 ①	造成	I区画舗装			小計 ②
掘削	掘削		1360.9						1360.9	278735.7				278735.7
	片切掘削								0.0					0.0
	計								1360.9					278735.7
盛土	路体盛土	W<2.5							0.0					0.0
		2.5<W<4.0							0.0					0.0
		4.0<W	18820.8						18820.8	134423.2				134423.2
	路床盛土	W<2.5							0.0					0.0
		2.5<W<4.0		80.0					80.0					0.0
		4.0<W		649.5	1029.8				1679.3	254.9				254.9
	計							20580.1						134678.1
掘削一盛土（－は受入地）								-19219.2						144057.6
床堀土控除（加算）後			-18165.2											145479.9
			I区画排水施設	市道排水施設	I区画舗装	H区画排水施設	H区画舗装	防災	小計	I区画排水施設	市道排水施設	防災	I区画舗装	小計
作業土工	床堀（土砂）													
		平均施工幅 2m以上	100.9	159.8	232.6	965.6	202.2		1661.1	356.1	685.5		298.5	1340.1
		平均施工幅 1m以上2m未満	209.9			63.7			273.6	501.9	1.6	373.9		877.4
	平均施工幅 1m未満				2.7			2.7	85.6		110.3		195.9	
計		310.8	159.8	232.6	1032.0	202.2	0.0	1937.4	943.6	687.1	484.2	298.5	2413.4	
	埋戻													
		最大埋戻幅1m以上4m未満	81.2	75.8		567.1			724.1	251.1	418.6	21.8		691.5
		最大埋戻幅1m未満	101.1			58.2			159.3	299.1	0.5			299.6
計		182.3	75.8	0.0	625.3	0.0	0.0	883.4	550.2	419.1	21.8	0.0	991.1	
※床堀一埋戻の発生土は、近隣に盛土流用するとして、運搬距離は"60m"とする														
	床堀土運搬	L=60m							1054.0					1422.3

造成合計 (1)=①～④	調整池本体合計 (2)=⑤～⑥	総計 (1)+(2)
292250.0	6632.4	298882.4
311.1	0.0	311.1
292561.1	6632.4	299193.5
5.2	0.0	5.2
41.6	0.0	41.6
198584.1	9692.0	208276.1
38.1	0.0	38.1
134.5	0.0	134.5
2296.0	0.0	2296.0
201099.5	9692.0	210791.5
91217.1	-3059.6	88157.5
94035.2	-2061.9	91973.3
3215.1	2240.7	5455.8
1482.4	123.1	1605.5
225.2	0.0	225.2
4922.7	2363.8	7286.5
1459.4	1269.8	2729.2
610.6	96.3	706.9
2070.0	1366.1	3436.1
2852.7	997.7	3850.4

←場内運搬土総量

←場外運搬土総量

			配水場 ③					畑口谷川調整池			寺尾谷川調整池					
			造成	管理道舗装			小計 ③	造成		小計 ⑤	管理道路部 ④	本体			小計 ⑥	計
掘削	掘削		11256.9				11256.9	6140.1		6140.1	896.5	492.3			492.3	1388.8
	片切掘削						0.0			0.0	311.1				0.0	311.1
	計						11256.9			6140.1	1207.6	492.3			492.3	1699.9
盛土	路体盛土	W<2.5					0.0			0.0	5.2				0.0	5.2
		2.5<W<4.0					0.0			0.0	41.6				0.0	41.6
		4.0<W	44613.4				44613.4	1195.9		1195.9	726.7	8496.1			8496.1	9222.8
	路床盛土	W<2.5		18.5			18.5			0.0	19.6				0.0	19.6
		2.5<W<4.0		6.5			6.5			0.0	48.0				0.0	48.0
		4.0<W		239.8			239.8			0.0	122.0				0.0	122.0
	計						44878.2			1195.9	963.1	8496.1			8496.1	9459.2
掘削一盛土（－は受入地）							-33621.3			4944.2					-8003.8	-7759.3
床堀土控除（加算）後							-33279.5			5561.7					-7623.6	-7344.5
			管理道排水施設	法面排水施設	管理道舗装	防災	小計	付帯工	洪水吐工	小計	管理道路部舗装	洪水吐工	ドレーン	水路工	小計	計
作業土工	床堀（土砂）															
		平均施工幅 2m以上		29.3	150.0		179.3	34.7	1482.5	1517.2	34.6	723.5			723.5	758.1
		平均施工幅 1m以上2m未満	142.0	153.2		36.2	331.4			0.0			123.1	123.1	123.1	
	平均施工幅 1m未満				26.6	26.6			0.0					0.0	0.0	
計		142.0	182.5	150.0	62.8	537.3	34.7	1482.5	1517.2	34.6	723.5	0.0	123.1	846.6	881.2	
	埋戻															
		最大埋戻幅1m以上4m未満		22.2		21.6	43.8		888.8	888.8		377.3	3.7		381.0	381.0
		最大埋戻幅1m未満	71.7	80.0			151.7		10.9	10.9				85.4	85.4	85.4
計		71.7	102.2	0.0	21.6	195.5	0.0	899.7	899.7	0.0	377.3	3.7	85.4	466.4	466.4	
※床堀一埋戻の発生土は、近隣に盛土流用するとして、運搬距離は"60m"とする																
	床堀土運搬	L=60m					341.8			617.5	34.6				380.2	414.8

寺尾谷川調整池
水路改修仮設道路

152.6
152.6

仮設道路舗装
186.9
186.9

0.0

186.9
-------

## H区画

【 H, I 区 画 】

番号	切土	盛土	差分	運搬距離						備考
				60m以下	70m以下	80m以下	110m以下	150m以下	200m以下	
H-1	2.2	9,840.6	-9,838.4	2.2						区画内運搬
合計	2.2	9,840.6	-9,838.4	2.2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	不足土 I-19, I-20より

## 畑口谷川調整池

【 H, I 区 画 】

番号	切土	盛土	差分	運搬距離						備考
				60m以下	70m以下	80m以下	110m以下	150m以下	200m以下	
畑-1	10.0	197.1	-187.1	10.0						区画内運搬
畑-2	0.0	5,677.8	-5,677.8	0.0						
畑-3	37.9	1,656.2	-1,618.3	37.9						区画内運搬
畑-4	6,310.3	1,152.3	5,158.0	1,152.3						区画内運搬
							187.1			畑-1へ
						3,352.6				畑-2へ
				1,618.3						畑-3へ
合計	6,358.2	8,683.4	-2,325.2	2,818.5	0.0	3,352.6	187.1	0.0	0.0	不足土 I-8より

## 配水場

【 H, I 区 画 】

番号	切土	盛土	差分	運搬距離						備考
				60m以下	70m以下	80m以下	110m以下	150m以下	200m以下	
配-1	2,571.0	9,633.0	-7,062.0	2,571.0						区画内運搬
配-2	8,642.9	15,506.8	-6,863.9	8,642.9						区画内運搬
配-3	5,116.5	2,632.9	2,483.6	2,632.9						区画内運搬
					1,035.1					配-6へ
							1,448.5			I-23へ
配-4	0.0	7,173.9	-7,173.9	0.0						区画内運搬
配-5	0.0	9,435.4	-9,435.4	0.0						区画内運搬
配-6	0.0	1,035.1	-1,035.1	0.0						区画内運搬
合計	16,330.4	45,417.1	-29,086.7	13,846.8	1,035.1	0.0	1,448.5	0.0	0.0	不足土 I-20, I-21より

## I 区画

## 【 H, I 区画 】

区画番号	切土	盛土	差分	運搬距離							備考
				60m以下	70m以下	80m以下	110m以下	150m以下	200m以下	場外運搬	
I-1	918.0	195.9	722.1	195.9							区画内運搬
				722.1							I-7へ
I-2	1,848.3	199.0	1,649.3	199.0							区画内運搬
										1,649.3	場外運搬
I-3	219.2	1,169.3	-950.1	219.2							区画内運搬
I-4	1,653.6	730.5	923.1	730.5							区画内運搬
										923.1	場外運搬
I-5	11,939.4	30.5	11,908.9	30.5							区画内運搬
										11,908.9	場外運搬
I-6	13,106.6	280.2	12,826.4	280.2							区画内運搬
										12,826.4	場外運搬
I-7	1,075.3	3,722.5	-2,647.2	1,075.3							区画内運搬
I-8	4,650.6	379.1	4,271.5	379.1							区画内運搬
						21.2					I-3へ
								2,325.2			畑-2へ
				1,925.1							I-7へ
I-9	27,385.4	137.1	27,248.3	137.1							区画内運搬
				928.9							I-3へ
										26,319.4	場外運搬
I-10	17,485.5	483.9	17,001.6	483.9							区画内運搬
										17,001.6	場外運搬
I-11	39,653.2	2.4	39,650.8	2.4							区画内運搬
					11,086.5						I-17へ
							11,491.3				I-18へ
										17,073.0	場外運搬
I-12	16,637.4	1,996.5	14,640.9	1,996.5							区画内運搬
							2,831.6				I-18へ
							8,386.8				J-14へ
								2,206.2			J-15へ

[illegible]

## I 区画

## 【 H, I 区画 】

区画番号	切土	盛土	差分	運搬距離							備考
				60m以下	70m以下	80m以下	110m以下	150m以下	200m以下	場外運搬	
I -20	24,050.9	416.7	23,634.2	416.7							区画内運搬
									3,512.7		H-1へ
							2,601.6				I-13へ
						2,801.3					I-14へ
						7,062.0					配-1へ
							482.7				配-2へ
							7,173.9				配-4へ
I -21	23,103.2	2,841.0	20,262.2	2,841.0							区画内運搬
									4,445.6		I-23へ
				6,381.2							配-2へ
							9,435.4				配-5へ
I -22	23,913.1	3,060.2	20,852.9	3,060.2							区画内運搬
							14,333.8				I-24へ
							6,519.1				I-26へ
I -23	9,650.8	6,691.4	-6,691.4			1,647.0					I-26へ
								8,003.8			寺尾谷川調整池へ
I -24	12.3	36,991.1	-36,978.8	12.3							区画内運搬
I -25	1,052.8	997.3	55.5	997.3							区画内運搬
						55.5					I-26へ
I -26	154.8	8,376.4	-8,221.6	154.8							区画内運搬
			1,647.0								
合計	276,288.5	127,523.4	140,761.3	50,250.8	11,086.5	11,587.0	63,256.2	26,248.6	26,157.7	87,701.7	

寺尾谷川調整池

【 H, I 区 画 】

区画番号	切土	盛土	差分	運搬距離						備考
				60m以下	70m以下	80m以下	110m以下	150m以下	200m以下	
	0.0	8,003.8								不足土 I-23より
合計	0.0	8,003.8		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	



J区画（盛土のみ）

【 H, I 区 画 】

区画番号	切土	盛土	差分	運搬距離						備考
				60m以下	70m以下	80m以下	110m以下	150m以下	200m以下	
J区画はFH=64. 0mの高さまで盛土する。										
J-14	0.0	8,386.8	-8,386.8	0.0						区画内運搬
J-15	0.0	2,206.2	-2,206.2	0.0						区画内運搬
J-19	0.0	1,216.3	-1,216.3	0.0						区画内運搬
合計	0.0	11,809.3	-11,809.3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	不足土 I-12より

【合計】

	切土量	盛土量	差分	運搬距離						
				60m以下	70m以下	80m以下	110m以下	150m以下	200m以下	場外運搬
H区画	2.2	9,840.6	-9,838.4	2.2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
畑口谷川 調整池	6,358.2	8,683.4	-2,325.2	2,818.5	0.0	3,352.6	187.1	0.0	0.0	0.0
配水場	16,330.4	45,417.1	-29,086.7	13,846.8	1,035.1	0.0	1,448.5	0.0	0.0	0.0
I区画下段	136,572.5	9,326.9	127,245.6	9,305.7	11,086.5	21.2	22,709.7	5,747.7	0.0	87,701.7
I区画上段	139,716.0	118,196.5	11,868.7	40,945.1	0.0	11,565.8	40,546.5	20,500.9	26,157.7	0.0
寺尾谷川 調整池	0.0	8,003.8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
J区画	0.0	11,809.3	-11,809.3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
合計	298,979.3	211,277.6	86,054.7	66,918.3	12,121.6	14,939.6	64,891.8	26,248.6	26,157.7	87,701.7

# 1. 数 量 総 括 表

【 H 区 画 】

設 計 数 量 総 括 表 (H区画)										(1/4)
費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量			合 計	備 考
						区画道路	市道幹線	畑口谷川調整池		
造成工事										
	整地土工				式				1	
		掘削工			式				1	
			土砂掘削		m3	1,360.9			1,360.9	(地山土量)
		盛土工			式				1	
			盛 土	現地発生土	m3	20,580.1			20,580.1	(地山土量)
			(内路床盛土)	W<2.5	m3	0.0			0.0	
				2.5≤W<4.0	m3	80.0			80.0	
				4.0≤W	m3	1,549.5			1,679.3	
		法面整形工			式				1	
			盛土部	宅地法面 土砂	m2	369.1			369.1	
				道路法面 土砂	m2	1,095.7			1,095.7	
			切土部	道路法面 土砂	m2	291.4			291.4	
		残土処理工			式	1			1	
			不足土	他工区発生土	m3	18,165.2			18,165.2	
	地盤改良工				式				1	
		鋼矢板工			式	1			1	
			ハット形鋼矢板10H型	鋼矢板長L=2.5m	枚	4			4	
				鋼矢板長L=3.5m	枚	4			4	
				鋼矢板長L=4.5m	枚	4			4	
				鋼矢板長L=5.5m	枚	5			5	
				鋼矢板長L=6.5m	枚	10			10	
				鋼矢板長L=7.0m	枚	18			18	
				鋼矢板長L=7.5m	枚	25			25	
				鋼矢板長L=8.0m	枚	12			12	
				鋼矢板長L=8.5m	枚	53			53	
				鋼矢板長L=9.0m	枚	16			16	
	排水構造物工				式				1	
		作業土工			式				1	
			(床掘)		m3	( 310.8 )	( 159.8 )	( 0.0 )	( 470.6 )	※畑口谷の作業土工は「費目：管理用道路工事」にて計上
			床掘	土砂 平均施工幅2m以上	m3	100.9	159.8	0.0	260.7	
			床掘	土砂 平均施工幅1m以上2m未満	m3	209.9	0.0	0.0	209.9	
			床掘	土砂 平均施工幅1m未満	m3	0.0	0.0	0.0	0.0	
			(埋戻)		m3	( 182.3 )	( 75.8 )	( 0.0 )	( 258.1 )	
			埋戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	81.2	75.8	0.0	157.0	
			埋戻	最大埋戻幅1m未満	m3	101.1	0.0	0.0	101.1	
			(残土)		m3	( 128.3 )	( 84.3 )	( 0.0 )	( 212.6 )	※変化率1.0
			残土	土砂 BH山積0.8	m3	19.6	84.3	0.0	103.9	
			残土	土砂 BH山積0.45	m3	108.7	0.0	0.0	108.7	

設計数量総括表 (H区画)										(2/4)
費目	工種	種別	細別	規格	単位	数量			合計	備考
						区画道路	市道幹線	畑口谷川調整池		
			基面整正		m2	212.5	74.1	0.0	286.6	
		側溝工			式				1	
			道路側溝A型 3種500A	B500-H500	m	9.1			9.1	
			道路側溝B型 3種300A	B300-H300	m	68.6			68.6	
			道路側溝B型 3種400A	B400-H400	m	85.0		62.3	147.3	
			道路側溝横断 用300A	B300-H300	m	16.8			16.8	
			道路側溝 横断用500A	B500-H500	m			5.6	5.6	
			U型側溝 B300-H300		m	102.6			102.6	蓋有り
			U型側溝 B300-H400		m	66.3			66.3	
			U型側溝 B400-H300		m			7.7	7.7	
			4-2号自由勾配 側溝	B800-H900 横断用	m		17.0		17.0	
			5号自由勾配側 溝	B900-H800~H1100	m		29.3		29.3	
			グレーチング 蓋	T-25 普通目B800用 L=1.0m	枚		8.5		8.5	4-2号自由勾配 側溝
				T-14 普通目B900用 L=1.0m	枚		6.0		6.0	5号自由勾配側 溝
			コンクリート 蓋	U型側溝B300用	枚	205			205	
				B900 L=0.5m	枚		18		18	5号自由勾配側 溝
			大型水路 B1300-H1400					15.0	15.0	
			大型水路 B1300-H1500					20.0	20.0	
			大型水路 B1300-H1600					17.4	17.4	
			大型水路 B1300-H1800					26.0	26.0	
			大型水路 B1300-H1900					14.0	14.0	
			大型水路 B1300-H2000					20.5	20.5	
		集水樹・マンホール工			式				1	
			集水樹	G1-B500-L500-H500	箇所	1			1	
			集水樹	G1-B600-L600-H500	箇所			1	1	
			集水樹	G1-B600-L600-H600	箇所	1			1	
			集水樹	G1-B700-L700-H600	箇所	1			1	
			集水樹	G1-B700-L700-H700	箇所			1	1	
			集水樹	G1-B700-L700-H1200	箇所	1			1	
			3号集水樹	B1300-L1300-H1200	箇所		2		2	
			4号集水樹	B1300-L1500-H1400	箇所		1		1	
			5号集水樹	B1500-L1300-H1600	箇所			1	1	
			6号集水樹	B1500-L1500-H2000	箇所			1	1	
			8号集水樹	B1000-L1000-H1700	箇所	1			1	
			集水樹	G2-B500-L500-H600	箇所	1		1	2	
			集水樹	G2-B1500-L1500- H2000	箇所			1	1	
			グレーチング蓋	500x500用 T-25 ぶね固定 普通目 滑止無し	枚	1			1	
			グレーチング蓋	600x600用 T-25 ぶね固定 普通目 滑止無し	枚	1		1	2	
			グレーチング蓋	650x1300用 T-25 ぶね固定 普通目 滑止無し	枚		4		4	
			グレーチング蓋	700x700用 T-25 ぶね固定 普通目 滑止無し	枚	1		1	2	
			グレーチング蓋	750x1300用 T-25 ぶね固定 普通目 滑止無し	枚		2	2	4	

設 計 数 量 総 括 表 (H区画)										(3/4)
費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量			合 計	備 考
						区画道路	市道幹線	煙口谷川調整池		
			グレーチング蓋	750x1500用 T-25 ボルト固定 普通目 滑止無し	枚			2	2	
			グレーチング蓋	1000x1000用 T-25 ボルト固定 普通目 滑止無し	枚	1			1	
			1号縞鋼板蓋	(500x500用) 600x600 t=3.2	枚	1		1	2	
			5号縞鋼板蓋	(1500x1500用) 800x1600 t=9.0	枚			2	2	
			足掛金具	W=300 φ19	本	4	7	13	24	
		排水工			式				1	
			1号小段排水	ベンチフリューム300	m			12.6	12.6	
			1号縦排水	角型U字溝300 波状 ポリエチレン製	m			13.5	13.5	
			1号跳水防止板	樹脂性 W580 L1000 t=10	枚			2	2	
			1号基盤排水層		m			52.9	52.9	
		管渠工			式				1	
			ヒューム管φ400	1種 90° 基礎	m	1.5			1.5	
			ヒューム管φ600	1種 90° 基礎	m	12.8			12.8	
	防災施設工				式				1	
		防災排水工			式				1	
			仮設沈砂池	7.5 <sup>□</sup> /3.0 <sup>□</sup> ×1.5	箇所	1			1	
	舗装工				式				1	
		アスファルト舗装工			式				1	
			(車道舗装)		式				1	
			下層路盤	再生砕石 RC-30 t=15cm	m <sup>2</sup>	1,181.4			1,181.4	
			(市道幹線舗装 復旧)		式				1	
			表 層	再生密粒20 ストアス 60/80 t=5cm W<1.4	m <sup>2</sup>		82.4		82.4	
			基 層	再生粗粒20 ストアス 60/80 t=5cm W<1.4	m <sup>2</sup>		82.4		82.4	
			上層路盤	粒度調整砕石 M-30 t=15cm W<1.4	m <sup>2</sup>		82.4		82.4	
			下層路盤	再生砕石 RC-30 t=15cm	m <sup>2</sup>		82.4		82.4	
	道路付属施設工				式				1	
		道路付属物工			式				1	
			1号防草コンクリート	t=100	m			24.2	24.2	
			2号防草コンクリート	t=100	m			69.9	69.9	
			3号防草コンクリート	t=100	m	72.5			72.5	
			1号張りコンクリート	t=100	m	257.7		367.3	625.0	
			2号張りコンクリート	t=100	m			21.8	21.8	
			3号張りコンクリート	t=100	m			67.8	67.8	
			4号張りコンクリート	t=100	m			2.8	2.8	
			5号張りコンクリート	t=100	m	64.8			64.8	
			地先境界ブロック	B120-H120	m			16.0	16.0	
		防護柵工			式				1	
			ガードレール	Gr-C-4E	m	62.2		259.1	321.3	
			車止め	上下式	本			4	4	

設 計 数 量 総 括 表 (H区画)										(4/4)
費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量			合 計	備 考
						区画道路	市道幹線	畑口谷川調整池		
				上下式 (チェーン内蔵)	本			2	2	
				上下式(チェーン端部用)	本			1	1	
		丸太階段工								
			丸太階段		m			9.0	9.0	33段
	構造物撤去工				式				1	
		構造物取壊し工			式				1	
			アスファルト舗装取壊し	t=5cm	m2		82.4		82.4	
			舗装版切断	t=15cm以下	m		67.5		67.5	
			コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物	m3		35.5		35.5	
		運搬処理工			式				1	
			殻運搬処理	アスファルト殻	m3		8.2		8.2	
				コンクリート殻 鉄筋構造物	m3		35.5		35.5	
				路盤材	m3		24.7		24.7	
	伐開除根工				式				1	
		伐開除根工			式				1	
			伐開	機械施工	m2	10,452.6			10,452.6	
管理用 道路工事										
	排水構造物工	(土工以外の構造物数量は「費目：造成工事」へ計上)			式				1	
		作業土工			式				1	
			(床掘)		m3	( 1,032.0 )			( 1,032.0 )	
			床掘	土砂 平均施工幅2m以上	m3	965.6			965.6	
			床掘	土砂 平均施工幅1m以上2m未満	m3	63.7			63.7	
			床掘	土砂 平均施工幅1m未満	m3	2.7			2.7	
			(埋戻)		m3	( 625.3 )			( 625.3 )	
			埋戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	567.1			567.1	
			埋戻	最大埋戻幅1m未満	m3	58.2			58.2	
			(残土)		m3	( 437.7 )			( 437.7 )	※変化率1.0
			残土	土砂 BH山積0.8	m3	405.1			405.1	
			残土	土砂 BH山積0.45	m3	32.6			32.6	
			基面修正		m2	260.0			260.0	
	舗装工				式				1	
		アスファルト舗装工			式				1	
			(管理用道路舗装)		式				1	
			下層路盤	再生砕石 RC-30 t=10cm	m2	1,003.1			1,003.1	

## 2. 整地土工

【H区画】





土量配分表

切土工

掘削工種	土 質	単位	発生土量
オープン	土砂	m <sup>3</sup>	1,360.9
	軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	
	軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	
	中硬岩	m <sup>3</sup>	
片 切	土砂	m <sup>3</sup>	
	軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	
	軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	
	中硬岩	m <sup>3</sup>	
計		m <sup>3</sup>	1,360.9

作業土工

土 質	単位	発生土量
土砂	m <sup>3</sup>	1,937.4
軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	0.0
軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	0.0
中硬岩	m <sup>3</sup>	0.0
合 計	m <sup>3</sup>	1,937.4

①発生土

土 質	単位	発生土量 (地山換算)	残土(地山換算)	流用(地山換算)
土砂	m <sup>3</sup>	3,298.3	0.0	3,298.3
軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	0.0	0.0	0.0
軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	0.0	0.0	0.0
中硬岩	m <sup>3</sup>	0.0	0.0	0.0
粘性土	m <sup>3</sup>	0.0	0.0	
計	m <sup>3</sup>	3,298.3		3,298.3

①<②のため

土 質	単位	残土量
土砂	m <sup>3</sup>	0.0
軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	0.0
軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	0.0
中硬岩	m <sup>3</sup>	0.0
粘性土	m <sup>3</sup>	0.0

他工区発生土又は購入土

土 質	単位	他工区発生土
-	m <sup>3</sup>	18,165.2

盛土工

種 別	細 別	単位	土 量
造成 路体		m <sup>3</sup>	18,820.8
I区画道路 路床盛土	2.5≤W<4.0	m <sup>3</sup>	80.0
I区画道路 路床盛土	4.0≤W	m <sup>3</sup>	649.5
H区画管理道 路床盛土	4.0≤W	m <sup>3</sup>	1,029.8
合 計		m <sup>3</sup>	20,580.1

作業土工

埋 戻	m <sup>3</sup>	883.4
-----	----------------	-------

盛土工+埋戻工

② 必要土量	m <sup>3</sup>	21,463.5
--------	----------------	----------

作業土工内訳

工種	種別	単位	排水構造物工 I区画道路	排水構造物工 市道幹線	I区画道路 舗装工(切土部)	排水構造物工 H区画管理道路	H区画管理道 舗装工(切土部)	防災施設工	計
床掘	機 械	土砂	m <sup>3</sup>	310.8	159.8	232.6	1,032.0	202.2	0.0
		軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>						
		軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>						
		中硬岩	m <sup>3</sup>						
埋戻	A	W <sub>2</sub> ≥ 4m	m <sup>3</sup>						
	B	W <sub>1</sub> ≥ 4m	m <sup>3</sup>						
	C	1m ≤ W <sub>1</sub> < 4m	m <sup>3</sup>	81.2	75.8		567.1		
	D	W <sub>1</sub> < 1m	m <sup>3</sup>	101.1			58.2		
									1,937.4
									883.4

土量一覧表：H区画全体

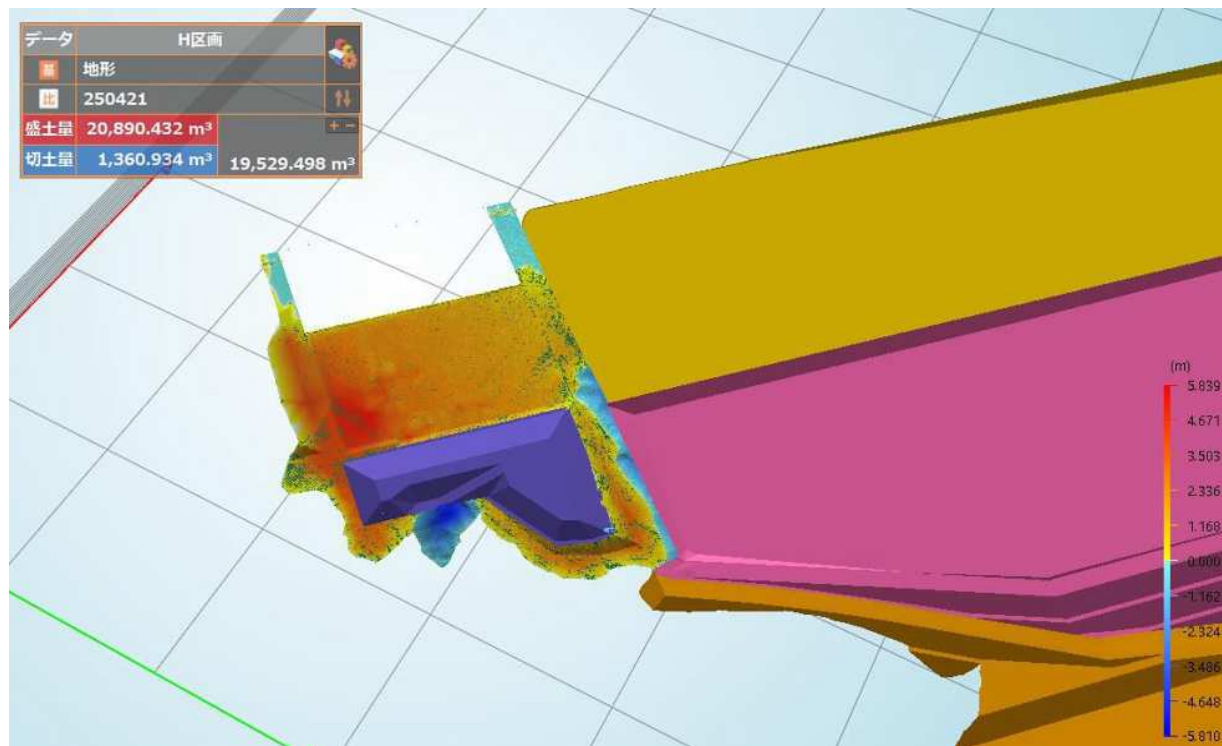
	H区画	合計	備考
切土量	1,360.9	1,360.9	
盛土量	20,890.4	20,890.4	

※土量は3次元CADより計測(モデルは計画高で作成)  
土量算出の際は別途舗装分を計上している

造成盛土量集計

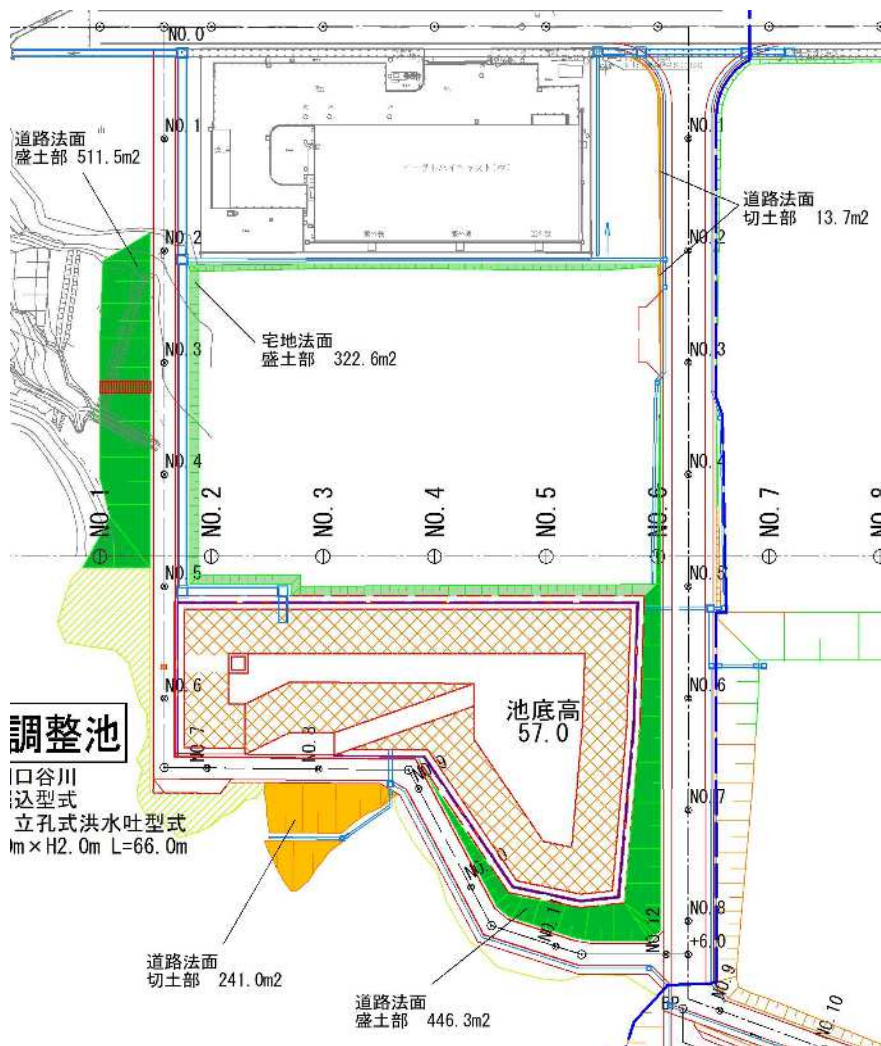
盛土量	20,890.4
I区画道路 舗装工(盛土部) 控除	-267.8
I区画道路 路床盛土控除 $2.5 \leq W < 4.0$	-80
I区画道路 路床盛土控除 $4.0 \leq W$	-649.5
H区画管理道 舗装工(盛土部) 控除	-42.5
H区画管理道 路床盛土控除 $4.0 \leq W$	-1029.8
計	18,820.8

・土工根拠図：H区画(計画)





## H区画 法面整形工根拠図



		平面積	備考
H-盛土	宅地	322.6	CADより計測
	道路	511.5+446.3=957.8	〃
H-切土	宅地	－	
	道路	13.7+241.0=254.7	CADより計測

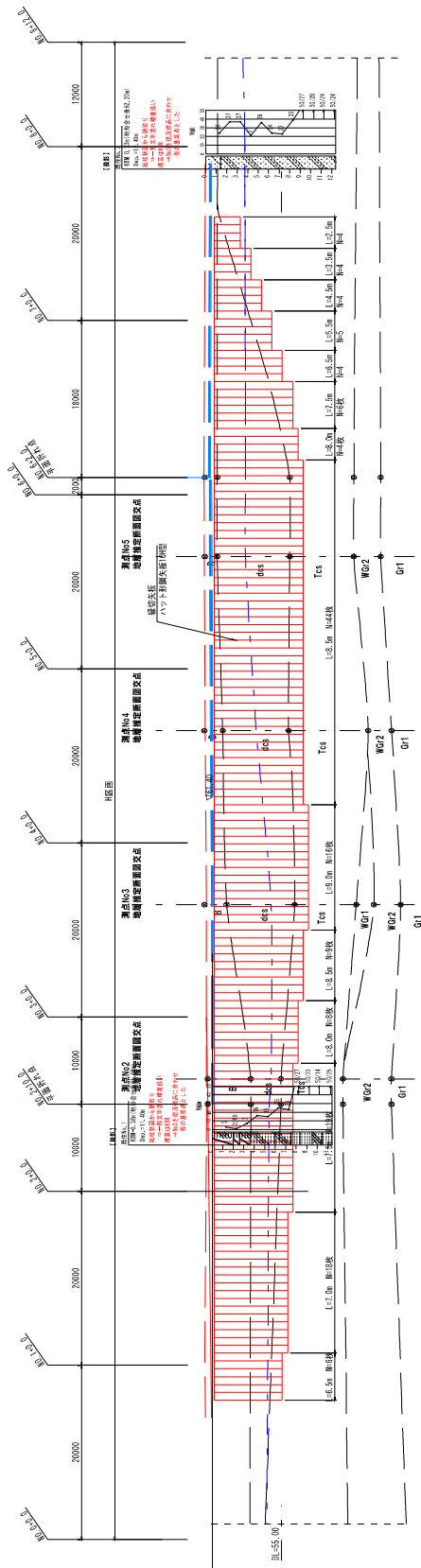
### 3. 地盤改良工

【 H 区 画 】





【H区画】地盤改良工根拠図





## 5. 排 水 構 造 物 工

### 【 H 区 画 】

## 【I区画道路(H区画)】

排水構造物工

## 排水構造物工 数量集計表

## 【I区画道路(H区画)】

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考
作業土工					
	(床掘)		m3	( 310.8 )	
	床 掘	土砂 平均施工幅 2m以上	m3	100.9	
	床 掘	土砂 平均施工幅 1m以上2m未満	m3	209.9	
	床 掘	土砂 平均施工幅 1m未満	m3	0.0	
	(埋 戻)		m3	( 182.3 )	
	埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	81.2	
	埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	101.1	
	(残 土)		m3	( 128.3 )	※変化率1.0
	残 土	土砂 BH山積0.8	m3	19.6	
	残 土	土砂 BH山積0.45	m3	108.7	
	基面整正		m2	212.5	
側溝工					
	道路側溝A型3種500A		m	9.1	
	道路側溝B型3種300A		m	68.6	
	道路側溝B型3種400A		m	85.0	
	道路側溝横断用300A		m	16.8	
	U型側溝B300-H300		m	102.6	蓋有り
	U型側溝B300-H400		m	66.3	
	コンクリート蓋	U型側溝B300用	枚	205.0	
集水樹・マンホール工					
	集水樹	G1-B500-L500-H500	箇所	1	
	集水樹	G1-B600-L600-H600	箇所	1	
	集水樹	G1-B700-L700-H600	箇所	1	
	集水樹	G1-B700-L700-H1200	箇所	1	
	8号集水樹	B1000-L1000-H1700	箇所	1	

[illegible]

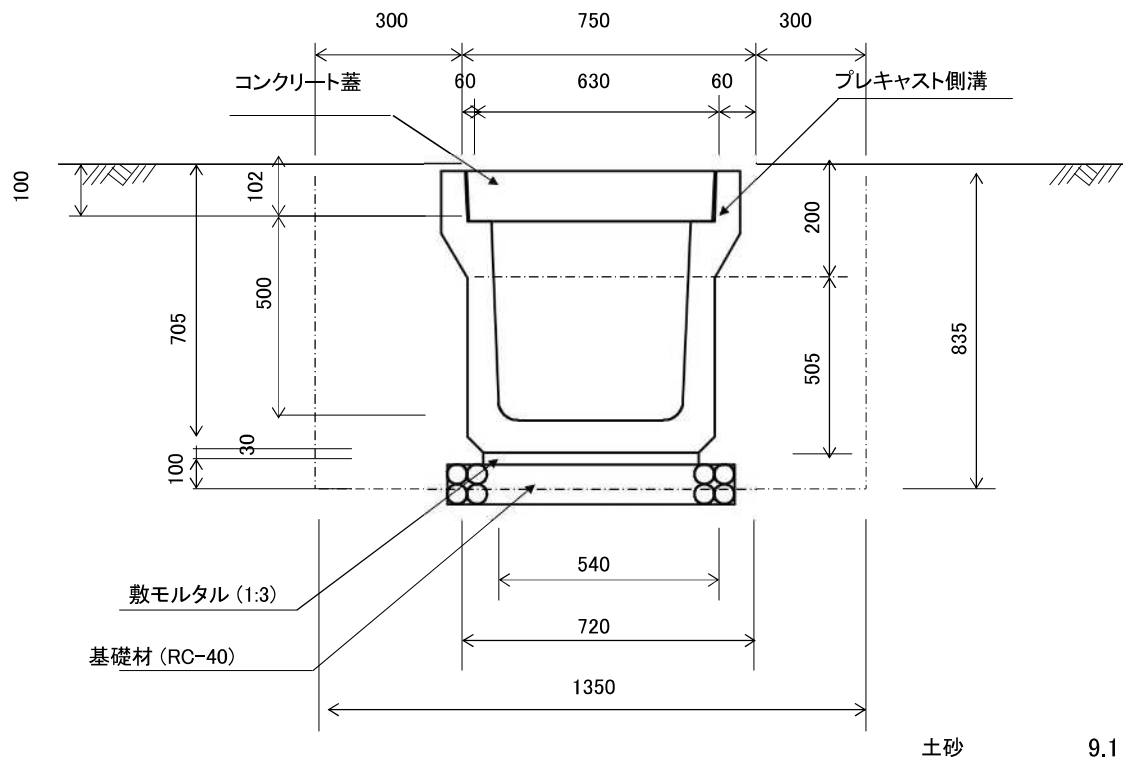
工 種 : 排水構造物工 作業土工集計表 【I区画道路(H区画)】

名 称	床 掘 (m3)				埋 戻(m3)				残 土 (m3)				基面 整正 (m2)							
	土 砂				最大埋戻幅				小規模					土 砂						
	BH0.8	BH0.45	BH0.28	人 力	最小埋戻幅	4.0≦W	4.0≦W	1.0≦W<4.0	W<1.0	1箇所当り	現場制約あり	BH0.8		BH0.45	土 砂	人 力				
	W≧2.0	1.0≦W<2.0	W<1.0	現場制約あり	(A)	(B)	(C)	(D)	(D)	100m3程度		W≧2.0		1.0≦W<2.0						
道路側溝A型3種500A			9.7						3.9					5.8		6.6				
道路側溝B型3種300A			34.3					19.6					14.7			35.7				
道路側溝B型3種400A			50.2					21.0					29.2			51.9				
道路側溝横断用300A			12.3					5.5					6.8			10.4				
U型側溝B300-H300(蓋有り)			55.1					25.9					29.1			53.4				
U型側溝B300-H400			42.7					21.0					21.7			34.5				
集水枳(G1-B500-L500-H500)			2.7						2.0				0.7			0.8				
集水枳(G1-B600-L600-H600)	5.5						4.6					0.8				1.0				
集水枳(G1-B700-L700-H600)	5.9						4.7					1.2				1.2				
集水枳(G1-B700-L700-H1200)	15.2						13.2					2.0				1.4				
8号集水枳(B1000-L1000-H1700)	26.3						19.5					6.8				2.6				
集水枳(G2-B500-L500-H600)		2.9						2.2					0.7			0.8				
ヒューム管φ600(90°基礎)	48.0						39.2					8.8				12.2				
合 計	100.9	209.9					81.2	101.1				19.6	108.7			212.5				
	床掘	土砂	計	310.8	182.3												残土	土砂	計	128.3
	310.8				128.3															

# 聯盟展

[illegible]

【I区画道路(H区画)】



道路側溝  
A型3種500A

盛土部	0.0 m
合 計	9.1 m

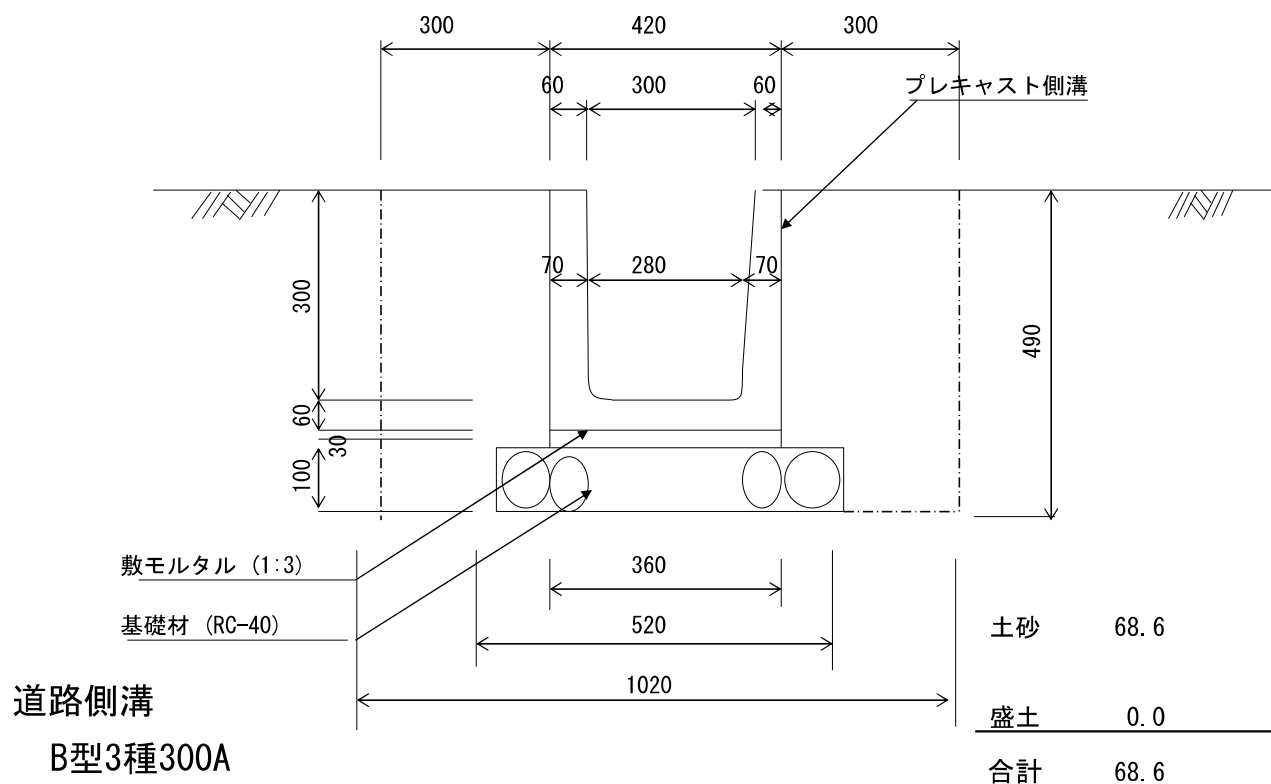
名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長	数 量
プレキャスト側溝	B500-H500	m		10.000	9.1	9.1
敷モルタル	1:3	m3	$0.540 \times 0.020 \times 10.0$	0.108	9.1	0.1
基礎材	RC-40 t=100	m2	$0.720 \times 10.0$	7.200	9.1	6.6
		(m3)	$7.20 \times 0.100$	( 0.720 )		
コンクリート蓋	B500車道用 L=500	枚		20	9.1	19.0
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.45	m3	$( 1.350 \times 0.835 - 0.30 \times 0.200 ) \times 10.0$	10.673	9.1	9.7
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	$10.673 - 0.108 - 0.720 - ( 0.750 \times 0.705 + 0.100 \times 0.300 ) \times 10.0$	4.258	9.1	3.9
残 土	土砂	m3	$10.673 - 4.258$	6.415	9.1	5.8
基面整正		m2	$0.720 \times 10.0$	7.200	9.1	6.6

## 道路側溝B型3種300A 延長調書

[illegible]



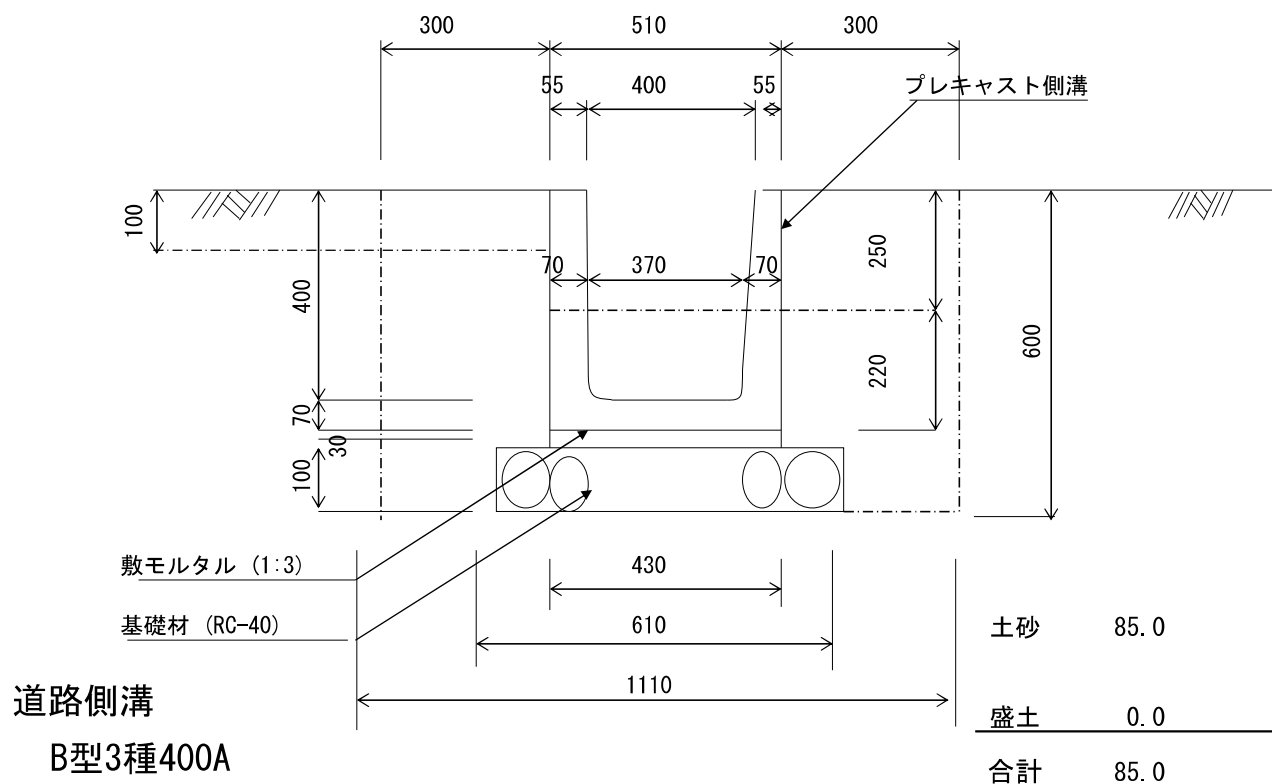
【I区画道路(H区画)】



名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延 長	数量
プレキャスト側溝	B300 H300	m		10.000	68.6	68.6
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	$0.360 \times 0.030 \times 10.0$	0.108	68.6	0.7
基礎材	RC-40 t=100	m <sup>2</sup>	$0.520 \times 10.0$	5.200	68.6	35.7
		(m <sup>3</sup> )	$5.200 \times 0.100$	(0.520)		
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.45	m <sup>3</sup>	$1.020 \times 0.490 \times 10.0$	4.998	68.6	34.3
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m <sup>3</sup>	$4.998 - 0.108 - 0.520 - 0.420 \times 0.360 \times 10.0$	2.858	68.6	19.6
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$4.998 - 2.858$	2.140	68.6	14.7
基面整正		m <sup>2</sup>	$0.520 \times 10.0$	5.200	68.6	35.7



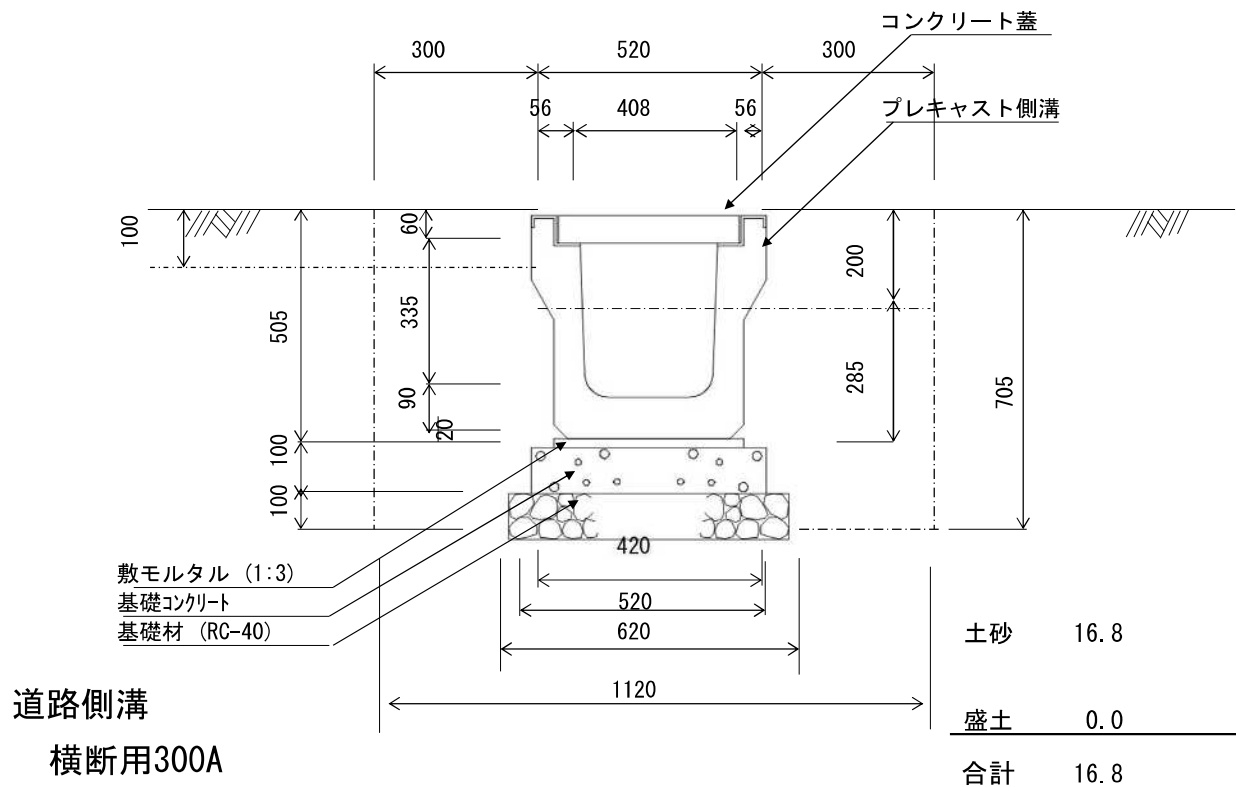
【I区画道路(H区画)】



名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延 長	数量
プレキャスト側溝	B400 H400	m		10.000	85.0	85.0
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	$0.430 \times 0.030 \times 10.0$	0.129	85.0	1.1
基 礎 材	RC-40 t=100	m <sup>2</sup>	$0.610 \times 10.0$	6.100	85.0	51.9
		(m <sup>3</sup> )	$6.100 \times 0.100$	( 0.610 )		
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.45	m <sup>3</sup>	$( 1.110 \times 0.600 - 0.300 \times 0.250 ) \times 10.0$	5.910	85.0	50.2
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m <sup>3</sup>	$5.910 - 0.129 - 0.610 - ( 0.510 \times 0.470 + 0.100 \times 0.300 ) \times 10.0$	2.474	85.0	21.0
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$5.910 - 2.474$	3.436	85.0	29.2
基面整正		m <sup>2</sup>	$0.610 \times 10.0$	6.100	85.0	51.9



【I区画道路(H区画)】

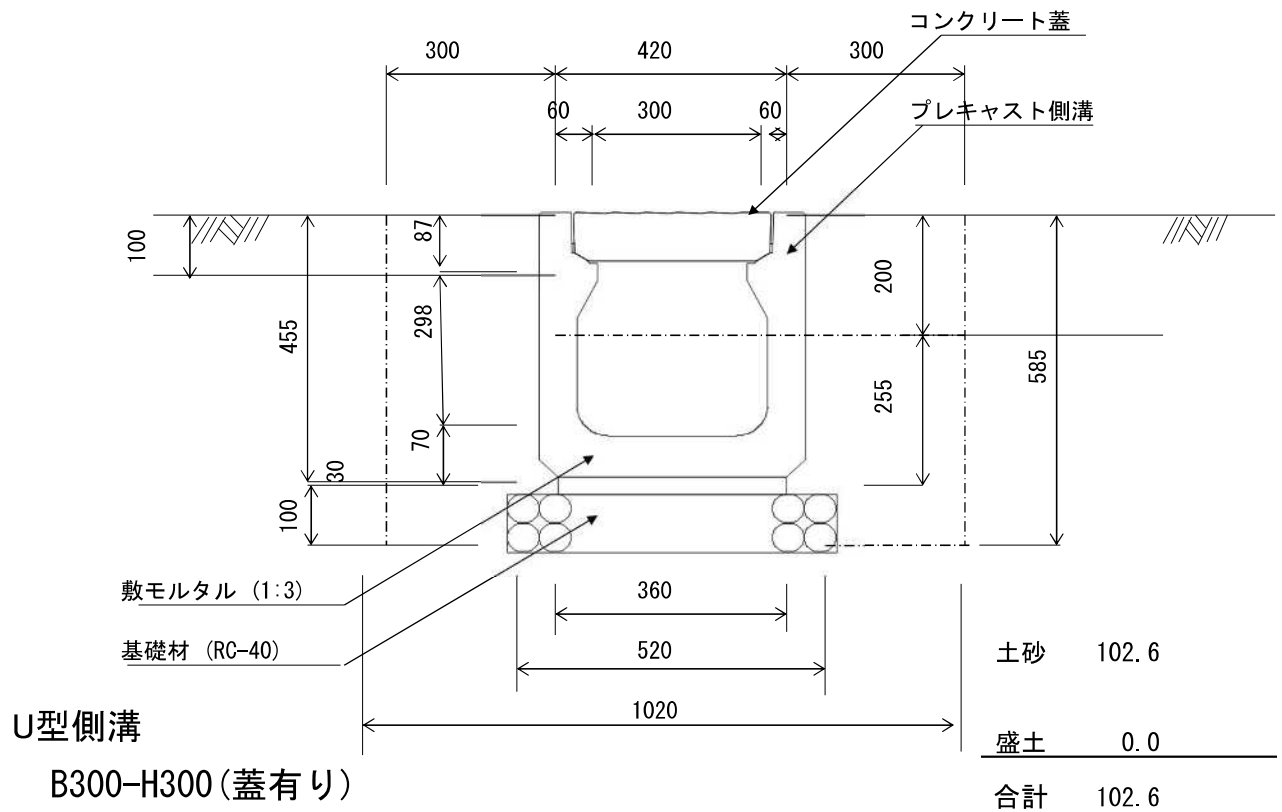


名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延 長	数量
プレキャスト側溝	横断用300A	m		10.000	16.8	16.8
敷モルタル	1:3	m3	$0.420 \times 0.020 \times 10.0$	0.084	16.8	0.1
基 礎 材	RC-40 t=100	m2	$0.620 \times 10.0$	6.200	16.8	10.4
		(m3)	$6.200 \times 0.100$	( 0.620 )		
基礎コンクリート		m3	$0.520 \times 0.10 \times 10.0$	0.520	16.8	0.9
同上型枠		m2	$0.10 \times 10.0 \times 2$	2.000	16.8	3.4
コンクリート蓋	B300横断用	枚	$10.0 / 0.5$	20.000	16.8	34
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.45	m3	$( 1.120 \times 0.705 - 0.30 \times 0.200 ) \times 10.0$	7.296	16.8	12.3
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	$7.296 - 0.084 - 0.620 - 0.520 - ( 0.520 \times 0.485 \times 10.0 ) - 0.100 \times 0.300 \times 10.0$	3.250	16.8	5.5
残 土	土砂	m3	$7.296 - 3.250$	4.046	16.8	6.8
基面整正		m2	$0.620 \times 10.0$	6.200	16.8	10.4

# 聯盟展

[illegible]

【I区画道路(H区画)】



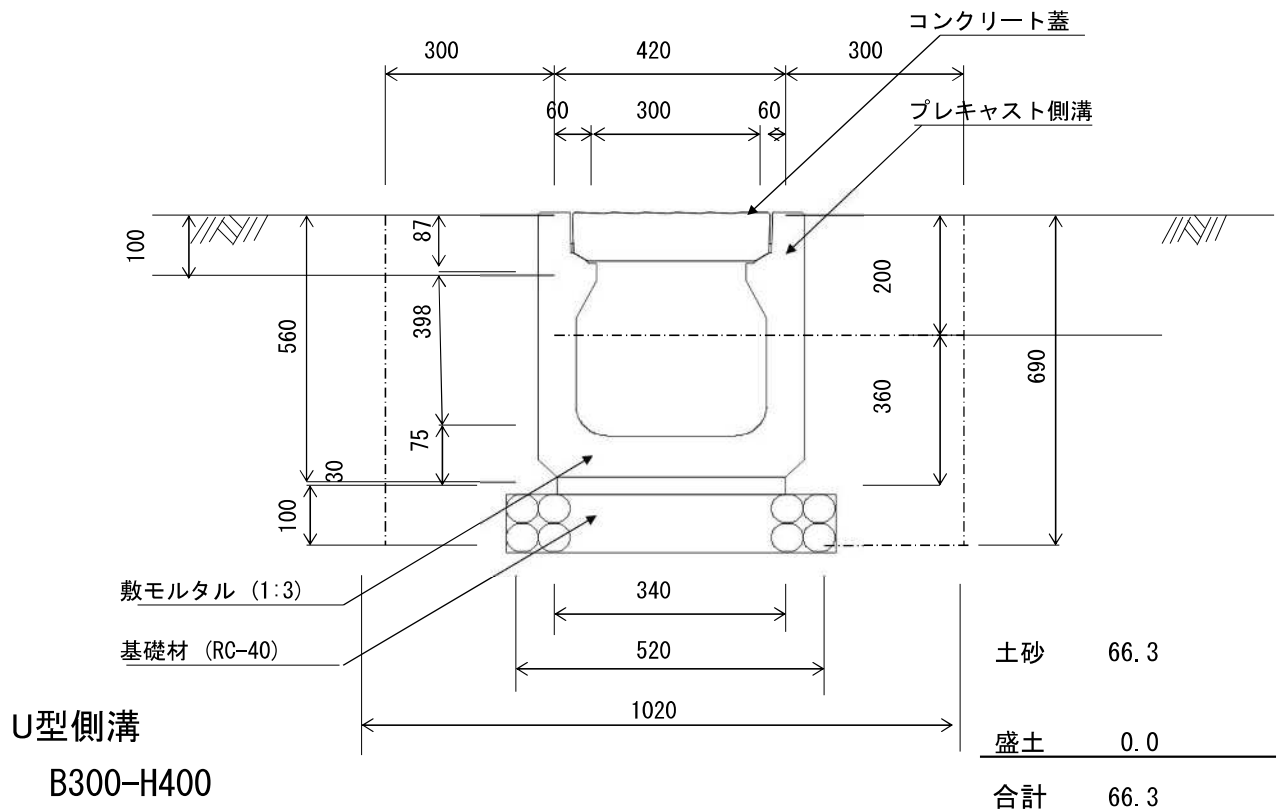
名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延 長	数量
プレキャスト側溝	B300-H300(蓋有り)	m		10.000	102.6	102.6
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	$0.360 \times 0.030 \times 10.0$	0.108	102.6	1.1
基 礎 材	RC-40 t=100	m <sup>2</sup>	$0.520 \times 10.0$	5.200	102.6	53.4
		(m <sup>3</sup> )	$5.200 \times 0.100$	( 0.520 )		
コンクリート蓋	B300車道用	枚	$10.0 / 0.5$	20.000	102.6	205
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.45	m <sup>3</sup>	$( 1.020 \times 0.585 - 0.300 \times 0.200 ) \times 10.0$	5.367	102.6	55.1
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m <sup>3</sup>	$5.367 - 0.108 - 0.520 - ( 0.420 \times 0.455 + 0.100 \times 0.300 ) \times 10.0$	2.528	102.6	25.9
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$5.367 - 2.528$	2.839	102.6	29.1
基面整正		m <sup>2</sup>	$0.520 \times 10.0$	5.200	102.6	53.4

無罪

[illegible]



【I区画道路(H区画)】



名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延 長	数量
プレキャスト側溝	B300-H400	m		10.000	66.3	66.3
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	$0.340 \times 0.030 \times 10.0$	0.102	66.3	0.7
基 礎 材	RC-40 t=100	m <sup>2</sup>	$0.520 \times 10.0$	5.200	66.3	34.5
		(m <sup>3</sup> )	$5.200 \times 0.100$	( 0.520 )		
コンクリート蓋	B300車道用	枚	$10.0 / 0.5$	20.000	66.3	133
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.45	m <sup>3</sup>	$( 1.020 \times 0.690 - 0.300 \times 0.200 ) \times 10.0$	6.438	66.3	42.7
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m <sup>3</sup>	$6.438 - 0.102 - 0.520 - ( 0.420 \times 0.560 + 0.100 \times 0.300 ) \times 10.0$	3.164	66.3	21.0
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$6.438 - 3.164$	3.274	66.3	21.7
基面整正		m <sup>2</sup>	$0.520 \times 10.0$	5.200	66.3	34.5

【I区画道路(H区画)】

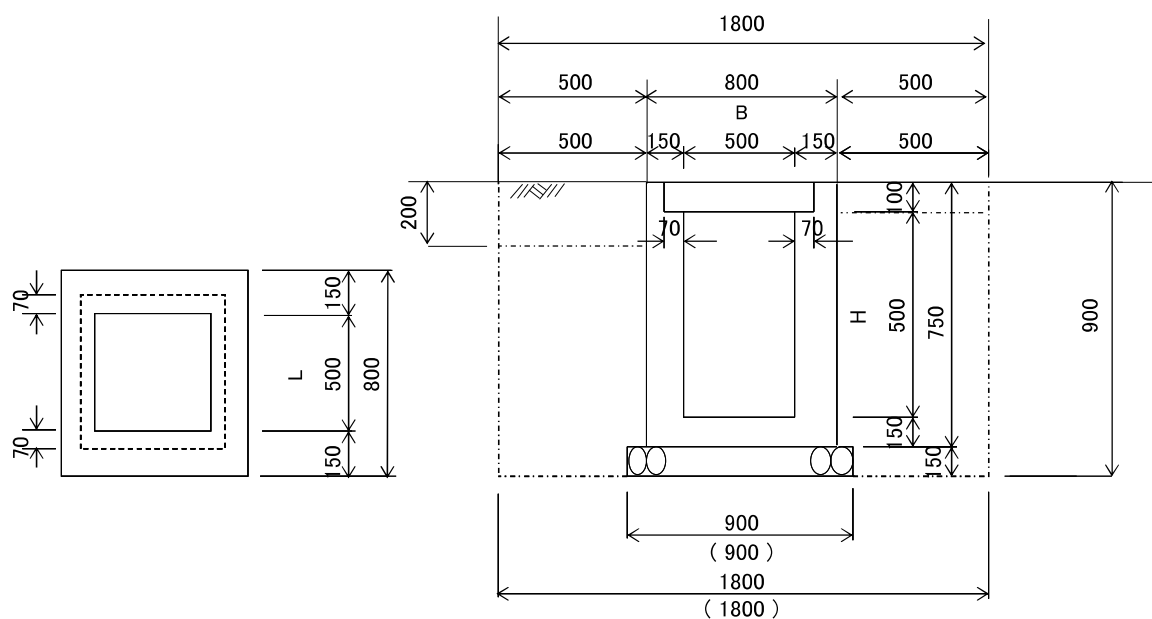
コンクリート除塵機

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

T-25・普	1
T-25・細	0

【I区画道路(H区画)】



土 砂 1 箇所

集水桧

G1  
B 500 - L 500 - H 500

盛土部 0 箇所  
合 計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$0.800 \times 0.800 \times 0.750 - 0.500 \times 0.500 \times 0.100$	0.314		
			別紙、控除量計算書より(平均値)	-0.000		
			合計	0.314	1	0.3
型 枠	小型	m <sup>2</sup>	$\{ (0.800 + 0.800) \times 0.750 + (0.500 + 0.500) \times 0.750 \} \times 2$	3.900	1	3.9
基礎材	RC-40 t=150	m <sup>2</sup>	$0.900 \times 0.900$	0.810	1	0.8
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		1	1	1
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.45	m <sup>3</sup>	$(1.800 \times 1.800) \times 0.900 - 0.500 \times 1.800 \times 0.200$	2.736	1	2.7
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m <sup>3</sup>	$2.736 - (0.900 \times 0.900 \times 0.150 + 0.800 \times 0.800 \times 0.750) - 0.500 \times 1.800 \times 0.100$	2.045	1	2.0
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$2.736 - 2.045$	0.691	1	0.7
基面整正		m <sup>2</sup>	$0.900 \times 0.900$	0.810	1	0.8

【I区画道路(H区画)】

コンテンツコントロール

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

T-25·普	1
--------	---

1箇所当り控除量

0.018

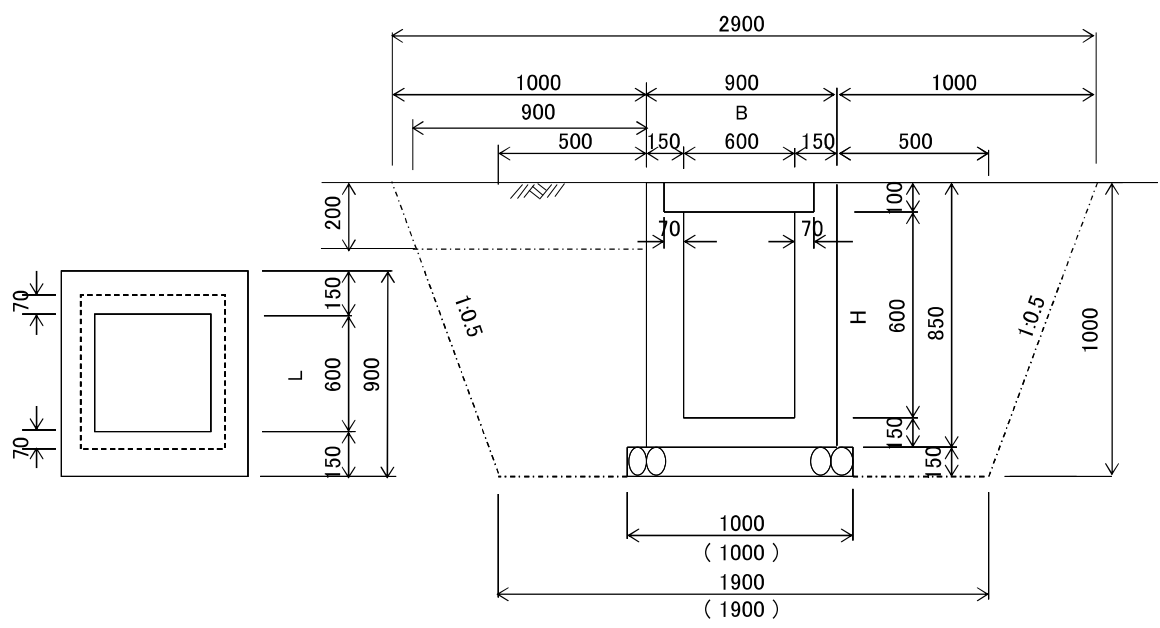
1

11

0.018 m<sup>3</sup>/箇所

T-25·普	1
--------	---

【I区画道路(H区画)】



集水枳

G1  
B 600 - L 600 - H 600

土 砂 1 箇所

盛土部 0 箇所  
合 計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$0.900 \times 0.900 \times 0.850 - 0.600 \times 0.600 \times 0.100$	0.418		
			別紙、控除量計算書より(平均値)	-0.018		
			合計	0.400	1	0.4
型 枠	小型	m2	$\{(0.900 + 0.900) \times 0.850 + (0.600 + 0.600) \times 0.850\} \times 2$	5.100	1	5.1
基礎材	RC-40 t=150	m2	$1.000 \times 1.000$	1.000	1	1.0
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		1	1	1
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.8	m3	$\{(1.900 \times 1.900) + (2.900 \times 2.900)\} / 2 \times 1.000 - (1.000 + 0.900) / 2 \times 2.900 \times 0.200$	5.459	1	5.5
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	$5.459 - (1.000 \times 1.000 \times 0.150 + 0.900 \times 0.900 \times 0.850)$	4.621	1	4.6
残 土	土砂	m3	$5.459 - 4.621$	0.838	1	0.8
基面整正		m2	$1.000 \times 1.000$	1.000	1	1.0

【I区画道路(H区画)】

コンクリート控除量

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

T-25.普	1
--------	---

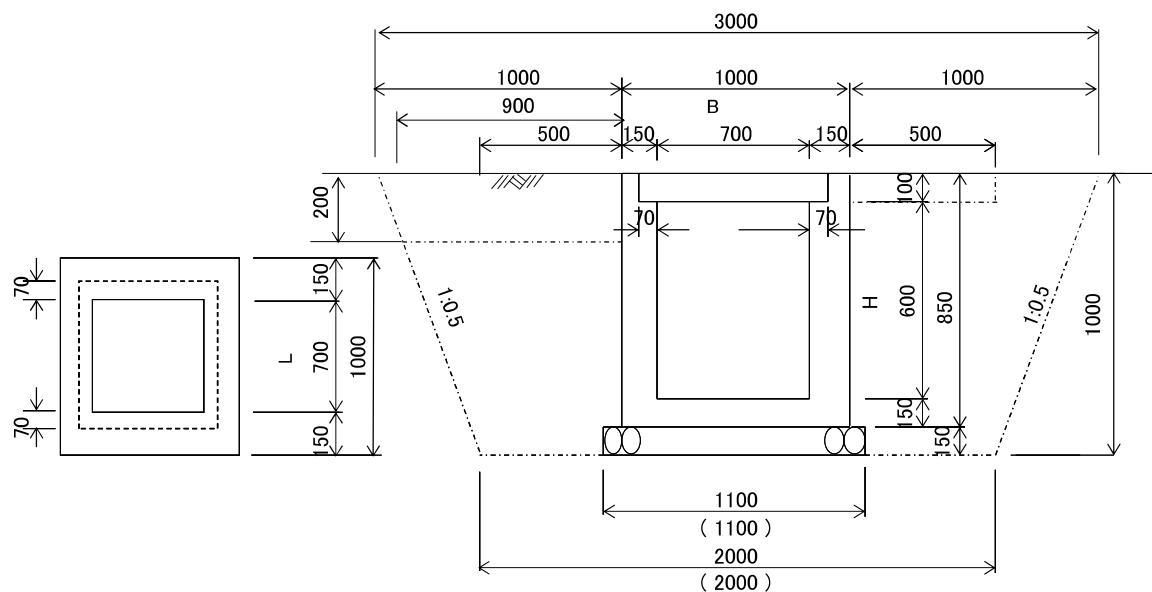
1箇所当り控除量

0.075

1.

0.075 m3/箇所

【I区画道路(H区画)】



土 砂 1 箇所

集水桝

G1

B 700 - L 700 - H 600

盛土部 0 箇所

合 計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$1.000 \times 1.000 \times 0.850 - 0.700 \times 0.700 \times 0.600 - 0.840 \times 0.840 \times 0.100$	0.485		
			別紙、控除量計算書より(平均値)	-0.075		
			合計	0.410	1	0.4
型 枠	小型	m2	$\{(1.000 + 1.000) \times 0.850 + (0.700 + 0.700) \times 0.850\} \times 2$	5.780	1	5.8
基礎材	RC-40 t=150	m2	$1.100 \times 1.100$	1.210	1	1.2
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		1	1	1
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.8	m3	$\{(2.000 \times 2.000) + (3.000 \times 3.000)\} / 2 \times 1.000 - (1.000 + 0.900) / 2 \times 3.000 \times 0.200$	5.930	1	5.9
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	$5.930 - (1.100 \times 1.100 \times 0.150 + 1.000 \times 1.000 \times 0.850) - 0.500 \times 3.000 \times 0.100$	4.749	1	4.7
残 土	土砂	m3	$5.930 - 4.749$	1.181	1	1.2
基面整正		m2	$1.100 \times 1.100$	1.210	1	1.2

【I区画道路(H区画)】

## コンクリート控除量

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

T-25.普	0
--------	---

1箇所当り控除量

0.019

—

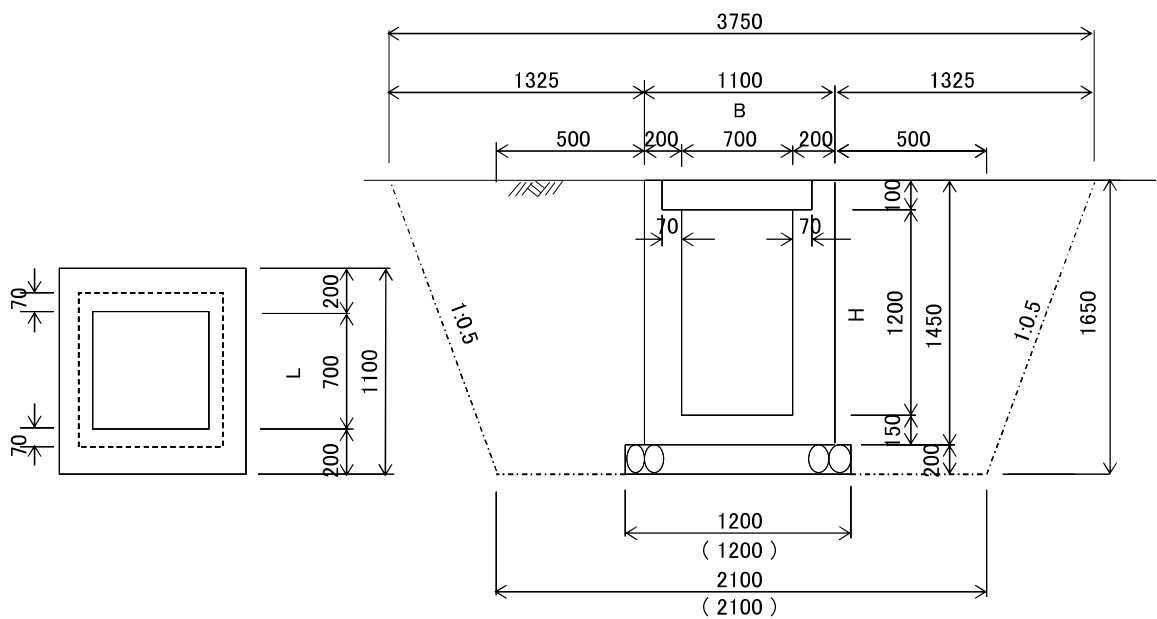
11

0.019 m<sup>3</sup>/箇所

T-25.普	0
--------	---



【I区画道路(H区画)】



土砂 1 箇所

集水樹

G1  
B 700 - L 700 - H 1200

盛土部 0 箇所  
合計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$1.100 \times 1.100 \times 1.450 - 0.700 \times 0.700 \times 1.200 - 0.840 \times 0.840 \times 0.100$	1.096		
			別紙、控除量計算書より	-0.019		
			合計	1.077	1	1.1
型 枠	無筋	m2	$\{(1.100 + 1.100) \times 1.450 + (0.700 + 0.700) \times 1.450\} \times 2$	10.440	1	10.4
基礎材	RC-40 t=200	m2	$1.200 \times 1.200$	1.440	1	1.4
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		1	0	0
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.8	m3	$\{(2.100 \times 2.100) + (3.750 \times 3.750)\} / 2 \times 1.650$	15.240	1	15.2
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	$15.240 - (1.200 \times 1.200 \times 0.200 + 1.100 \times 1.100 \times 1.450)$	13.198	1	13.2
残 土	土砂	m3	$15.240 - 13.198$	2.042	1	2.0
基面整正		m2	$1.200 \times 1.200$	1.440	1	1.4

【I区画道路(H区画)】

## コンクリート控除量

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

T-25.普	1
--------	---

1箇所当り控除量

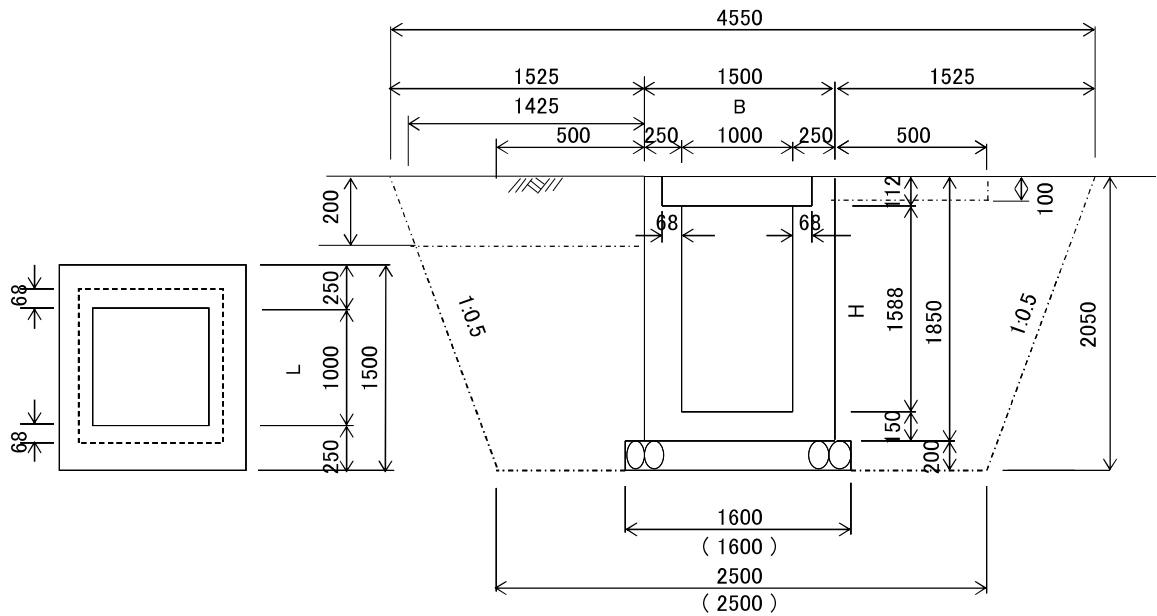
0.165 m3/箇所

II

1

—

0.165



土砂 1 箇所

8号集水桝

B 1000 - L 1000 - H 1700

盛土部 0 箇所  
合計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m3	$1.500 \times 1.500 \times 1.850 - 1.000 \times$	2.430		
			$1.000 \times 1.588 - 1.136 \times 1.136 \times$			
			$0.112$			
			別紙、控除量計算書より	-0.165		
			合計	2.265	1	2.3
型 枠	無筋	m2	$\{(1.500 + 1.500) \times 1.850 +$	18.500	1	18.5
			$(1.000 + 1.000) \times 1.850\} \times 2$			
基礎材	RC-40 t=200	m2	$1.600 \times 1.600$	2.560	1	2.6
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		1	1	1
足掛金具	W=300 $\phi$ 19	本	$(1.70 - 0.5) / 0.3$	4	1	4
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.8	m3	$\{(2.500 \times 2.500) + (4.550 \times 4.550)\} / 2$	26.284	1	26.3
			$\times 2.050 - (1.525 + 1.425) / 2$			
			$\times 4.550 \times 0.200$			
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	$26.284 - (1.600 \times 1.600 \times 0.200 +$			
			$1.500 \times 1.500 \times 1.850) - 0.157$	19.527	1	19.5
			$- 1.615 - 0.470^2 / 4 \times 1.5$			
			(ヒューム管 $\phi$ 400控除)			
			$- 0.500 \times 4.550 \times 0.100$			
残 土	土砂	m3	$26.284 - 19.527$	6.757	1	6.8
基面整正		m2	$1.600 \times 1.600$	2.560	1	2.6

【I区画道路(H区画)】

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

綢鋼板蓋	1
------	---

0.000 m3/箇所

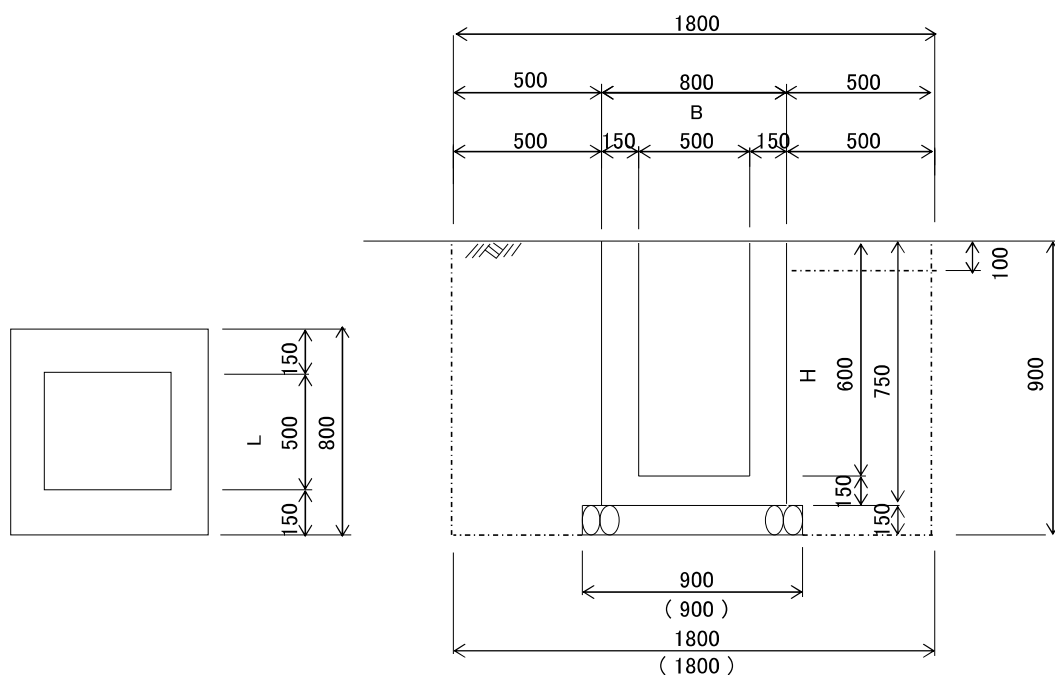
11

1

/

0.000

【I区画道路(H区画)】



土砂 1 箇所

集水桝

G2

B 500 - L 500 - H 600

盛土部 0 箇所  
合計 1 箇所

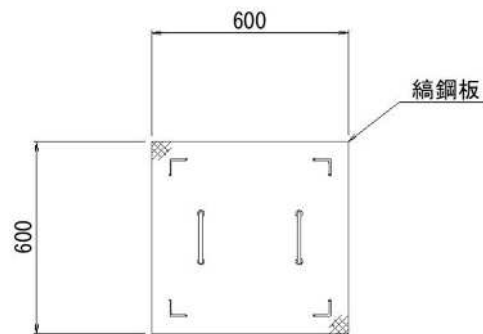
名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	ヶ所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$0.800 \times 0.800 \times 0.750 - 0.500 \times 0.500 \times 0.600$	0.330		
			別紙、控除量計算書より	-0.000		
			合計	0.330	1	0.3
型 枠	小型	m2	$\{ (0.800 + 0.800) \times 0.750 + (0.500 + 0.500) \times 0.750 \} \times 2$	3.900	1	3.9
基礎材	RC-40. t=150	m2	$0.900 \times 0.900$	0.810	1	0.8
縞鋼板蓋	500×500	枚		1	1	1
作業土工 土砂						
床 掘	土砂 BH0.45	m3	$1.800 \times 1.800 \times 0.900$	2.916	1	2.9
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	$2.916 - (0.900 \times 0.900 \times 0.150 + 0.800 \times 0.800 \times 0.750) - 0.500 \times 1.800 \times 0.100$	2.225	1	2.2
残 土	土砂	m3	$2.916 - 2.225$	0.691	1	0.7
基面整正		m2	$0.900 \times 0.900$	0.810	1	0.8

【I区画道路(H区画)】

集水桝蓋及び足掛金具集計表

名 称	グレーチング蓋					綯鋼板蓋		足掛金具
	500x500用 T-25 ボルト固定 普通目 滑止無し (枚)	600x600用 T-25 ボルト固定 普通目 滑止無し (枚)	700x700用 T-25 ボルト固定 普通目 滑止無し (枚)	1000x1000用 T-25 ボルト固定 普通目 滑止無し (枚)		1号綯鋼板蓋 (500x500用) 600x600 t=3.2		
G1-B 500-L 500-H 500	1							
G1-B 600-L 600-H 600		1						
G1-B 700-L 700-H 600			1					
G1-B 700-L 700-H1200								
8号集水桝 B1000-L1000-H1600				1				4
G2-B 500-L 500-H 600						1		
合 計	1	1	1	1		1		4

【I区画道路(H区画)】



1号綯鋼板蓋

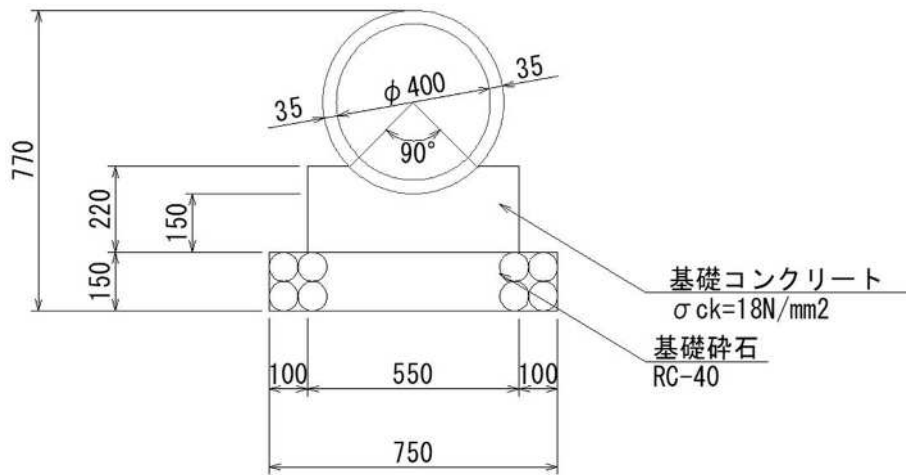
N = 1 枚

[illegible]





【I区画道路(H区画)】



※土工は近接集水桝で計上

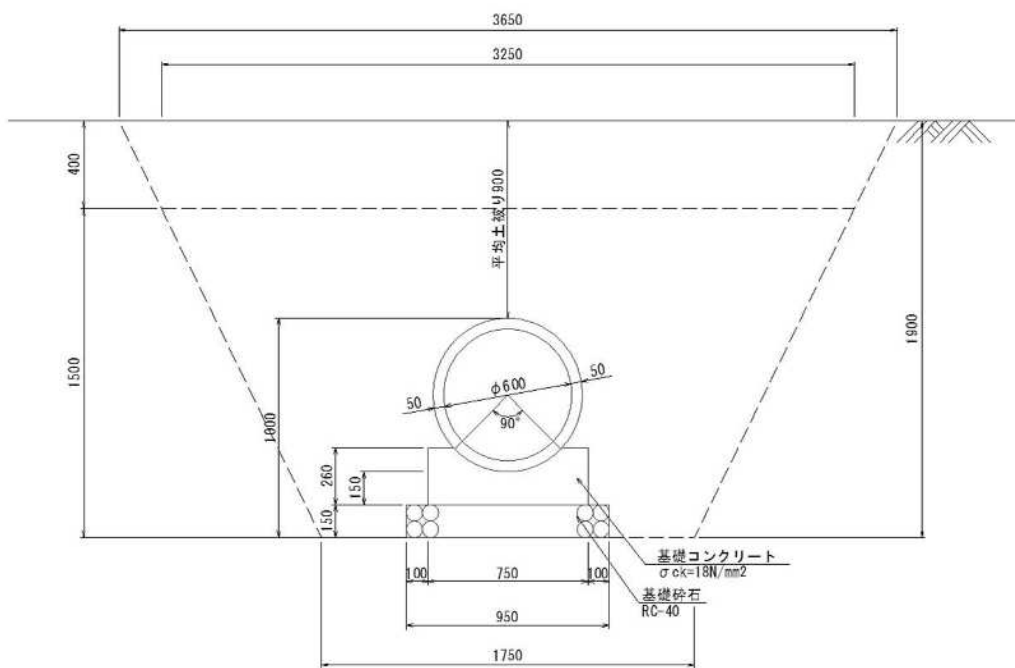
土砂	1.5 m
盛土	0.0 m
合計	1.5 m

ヒューム管φ400(90° 基礎)

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
ヒューム管	φ400(90° 基礎)	m		10.000	1.5	1.5
基礎コンクリート	σck=18N/mm²	m³		1.048	1.5	0.157
型 枠		m²	0.220*10.0*2	4.400	1.5	0.660
基礎碎石	RC-40 15cm	m²	0.750*10.0	7.500	1.5	1.125



【I区画道路(H区画)】



埋戻  $A=3.066\text{m}^2$  (CAD計測)

土砂	12.8 m
----	--------

盛土 0.0 m

合計	12.8 m
----	--------

ヒューム管φ600(90°基礎)

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
ヒューム管	φ 600 (90° 基礎)	m		10.000	12.8	12.8
基礎コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3		1.298	12.8	1.661
型 枠		m2	0.260*10.0*2	5.200	12.8	6.656
基礎碎石	RC-40 15cm	m2	0.950*10.0	9.500	12.8	12.160
作業土工		m			12.8	
床 掘	土 砂 BH0.8	m3	(1.750+3.250)/2*1.500*10.0	37.500	12.8	48.0
埋 戻	最大埋戻幅1m以上 4m未満	m3	3.066*10.0	30.660	12.8	39.2
残 土	土 砂	m3	37.500-30.660	6.840	12.8	8.8
基面整正		m2	0.950*10.0	9.500	12.8	12.2

## 【H工区 市道幹線道路】

### 排水構造物工

## 排水構造物工 数量集計表

## 【H工区 市道幹線道路】

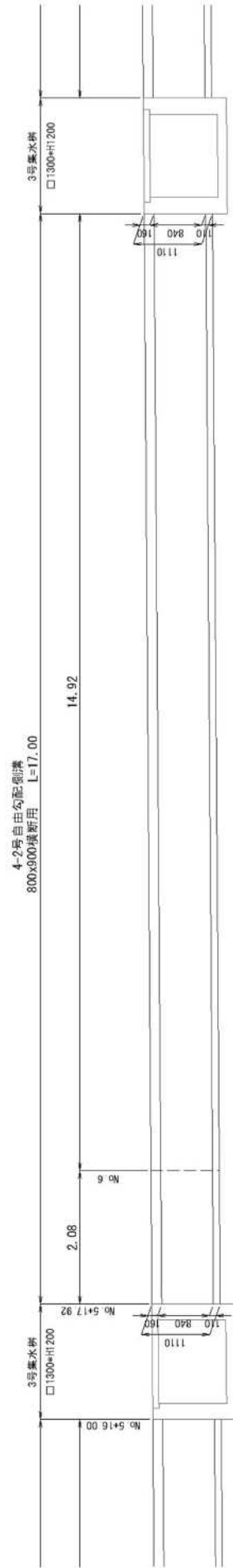
種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考
作業土工					
	(床掘)		m3	( 159.8 )	
	床 掘	土砂 平均施工幅 2m以上	m3	159.8	
	床 掘	土砂 平均施工幅 1m以上2m未満	m3	0.0	
	床 掘	土砂 平均施工幅 1m未満	m3	0.0	
	(埋 戻)		m3	( 75.8 )	
	埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	75.8	
	埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	0.0	
	(残 土)		m3	( 84.3 )	※変化率1.0
	残 土	土砂 BH山積0.8	m3	84.3	
	残 土	土砂 BH山積0.45	m3	0.0	
	基面整正		m2	74.1	
側溝工					
	4-2号自由勾配側溝	B800-H900 横断用	m	17.0	
	5号自由勾配側溝	B900-H800～H1100	m	29.3	
	グレーチング蓋	T-25 普通目B800用 L=1.0m	枚	8.5	4-2号自由勾配側溝
	グレーチング蓋	T-14 普通目B900用 L=1.0m	枚	6.0	5号自由勾配側溝
	コンクリート蓋	B900 L=0.5m	枚	18	5号自由勾配側溝
集水樹・マンホール工					
	3号集水樹	B1300-L1300-H1200	箇所	2	
	4号集水樹	B1300-L1500-H1400	箇所	1	
	グレーチング蓋	650x1300用 T-25 ボルト固定 普通目 滑止無し	枚	4	
	グレーチング蓋	750x1300用 T-25 ボルト固定 普通目 滑止無し	枚	2	
	足掛金具	W=300 φ19	本	7	

工 種 : 排水構築物工 作業土工集計表 【H工区 市道幹線道路】

名 称	床 掘 (m3)				埋 戻(m3)						残 土 (m3)			基面 整正 (m2)		
	土 砂				最小埋戻幅		最大埋戻幅		小規模	人力	土 砂		人力			
	BH0.8	BH0.45	BH0.28	人 力	4.0≦W	4.0≦W	1.0≦W<4.0	W<1.0	1箇所当り	BH0.8	BH0.45					
	W≧2.0	1.0≦W<2.0	W<1.0	現場制約あり	(A)	(B)	(C)	(D)	100m3程度	W≧2.0	1.0≦W<2.0					
5号自由勾配側溝B900	63.7							17.6			46.3			40.7		
4-2号自由勾配側溝B800-900(横断用)	33.5							12.8			20.7			21.8		
3号集水桝(B1300-L1300-H1200)	37.4							27.2			10.2			7.2		
4号集水桝(B1300-L1500-H1400)	25.2							18.2			7.1			4.4		
	159.8							75.8			84.3			74.1		
合 計	床掘	土砂	計	159.8							残土			土砂	計	84.3
																84.3

## 【H工区市道幹線道路】

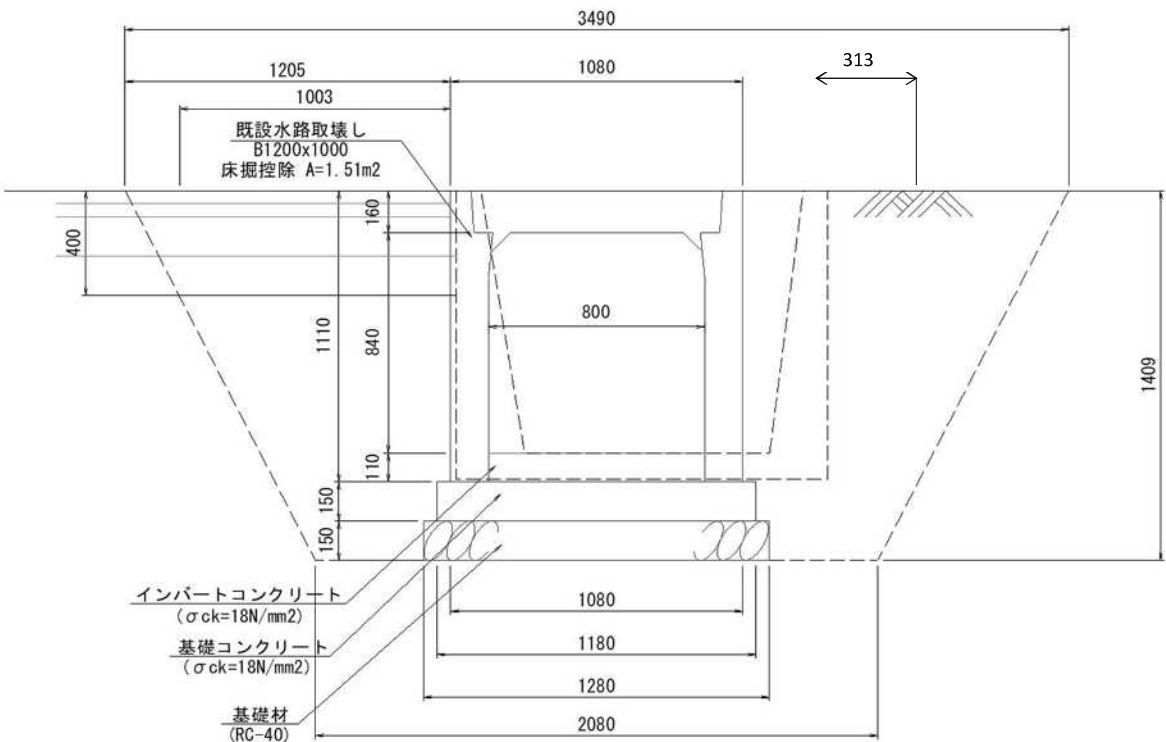
[illegible]



インバートコンクリート平均h

$$4-2号 \quad h = (0.110 + 0.110) / 2 = 0.110$$





土砂 17.0 m

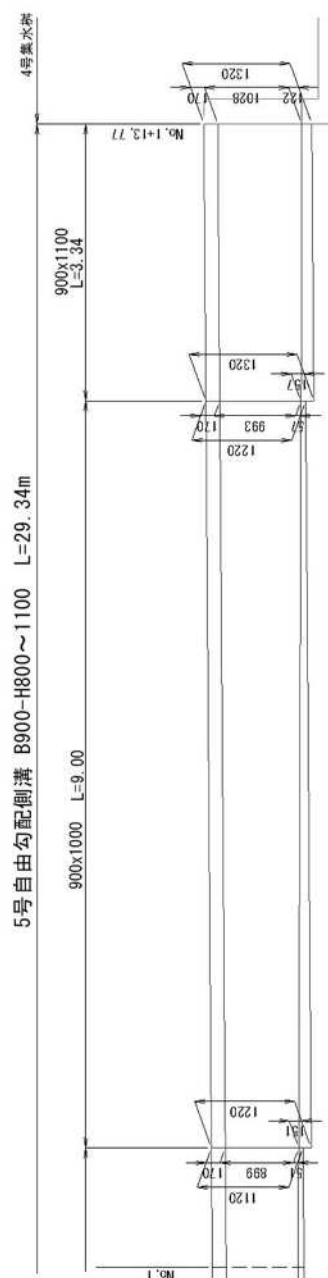
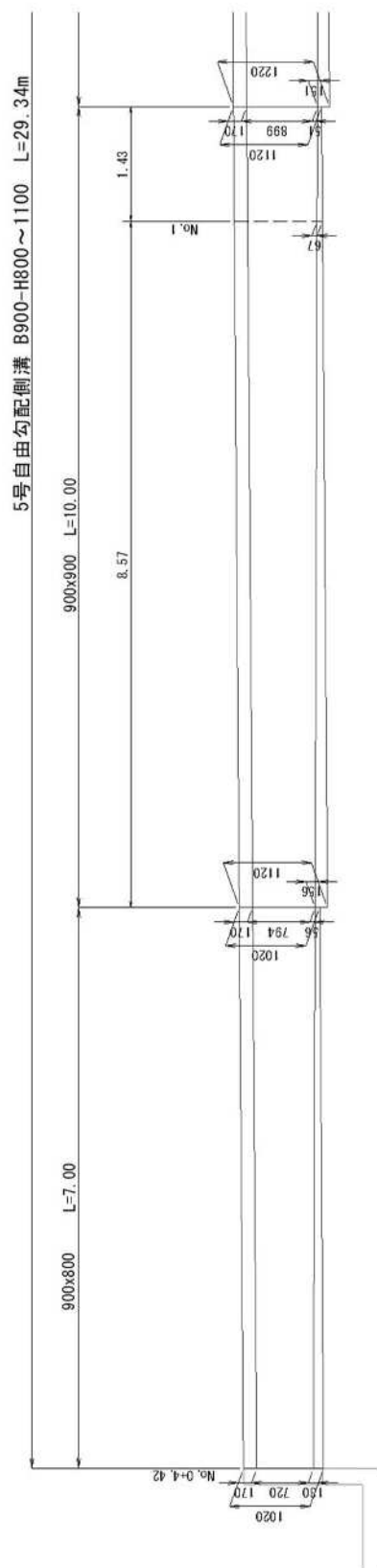
盛土 m

合計 17.0 m

4-2号自由勾配側溝B800-900(横断用)

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
自由勾配側溝	B800 - H900	m		10.0	17.0	17.0
インバートコンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	0.110*0.800*10.0	0.880	17.0	1.496
基礎コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	1.180*0.150*10.0	1.770	17.0	3.009
基礎コンクリート型枠		m2	0.150*10.0*2	3.000	17.0	5.100
基 礎 材	RC-40 t=150	m2	1.280*10.0	12.800	17.0	21.760
		(m3)	12.800*0.150	( 1.920 )		
グレーチング蓋	T-25 普通目B800用 L=1.0m	m		5.0	17.0	8.5
作業土工		m			17.0	
床 掘	土 砂 BH0.8	m3	((3.490+2.080)/2*1.409-1.51-(1.205+1.003)/2*0.40)*10.0	19.725	17.0	33.5
埋 戻	最大埋戻幅1m以上 4m未満	m3	19.725-1.770-1.920- 1.080*1.110*10.0+0.313*1.110*10.0	7.521	17.0	12.8
残 土	土 砂	m3	19.725-7.521	12.204	17.0	20.7
基面整正		m2	1.280*10.0	12.800	17.0	21.8





インバートコンクリート平均h

$$h = (0.130 + 0.056) / 2 = 0.093$$

900 × 900	h = ((0.156+0.067)/2*8.57+(0.067+0.051)/2*1.43)/10.0 =	0.104
-----------	--	-------

$$900 \times 1000 \quad h = (0.151 + 0.057)/2 = 0.104$$

$$900 \times 1100 \quad h = (0.157 + 0.122)/2 = 0.140$$

5号自由勾配側溝B800 数量集計表

【H工区 市道幹線道路】

名 称	延長 (m)	インパ`トコンクリート (m3)	基礎コンクリート (m3)	基礎コンクリート型枠 (m2)	基礎材 (m2)	床掘(土砂) BH0.8 (m3)	埋戻 最大埋戻幅1m以上4m 未満 (m3)	残土(土砂) BH0.8 (m3)	基面整正 (m2)
B900-H800	7.0	0.586	1.084	1.680	9.730	12.2	2.1	10.1	9.7
B900-H900	10.0	0.936	1.548	2.400	13.900	20.7	5.3	15.5	13.9
B900-H1000	9.0	0.842	1.393	2.160	12.510	21.7	6.9	14.9	12.5
B900-H1100	3.3	0.416	0.511	0.511	4.587	9.1	3.3	5.8	4.6
合 計	29.3	2.8	4.5	6.8	40.7	63.7	17.6	46.3	40.7

側溝延長 1本当り延長

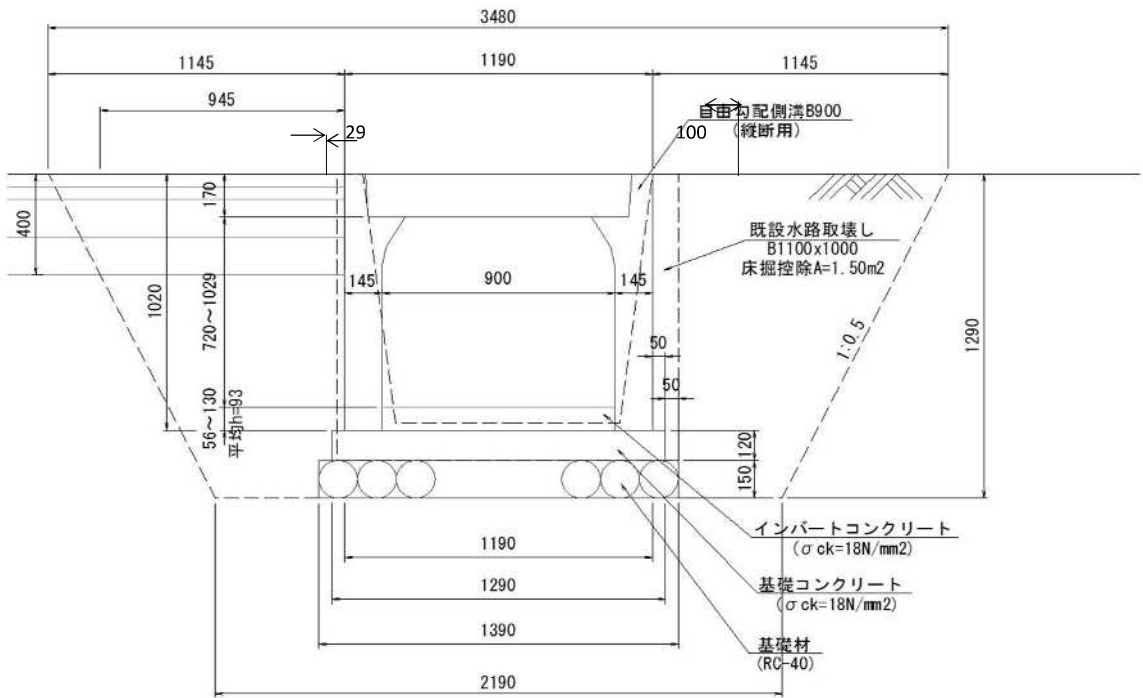
蓋延長 29.3 / 2.0 = 14.7m

側溝延長 5mに1箇所

グレーチング蓋 L=1.0m 29.3 / 5.0 × 1.0 = 6.0m 6枚

蓋延長 グレーチング蓋延長

コンクリート蓋 L=0.5m 14.7 - 6.0 = 8.7m 18枚



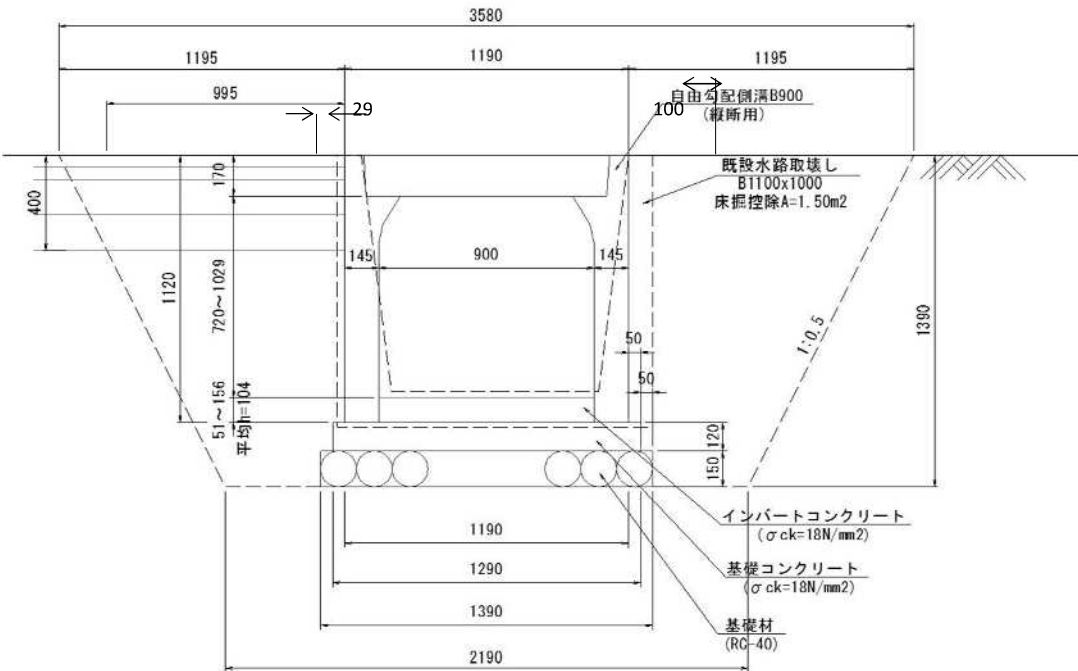
土砂 7.0 m

盛土 m

合計 7.0 m

5号自由勾配側溝B900 - H800

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
自由勾配側溝	B900 - H800	m		10.0	7.0	7.0
インバートコンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	0.093*0.900*10.0	0.837	7.0	0.586
基礎コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	1.290*0.120*10.0	1.548	7.0	1.084
基礎コンクリート型枠		m2	0.120*10.0*2	2.400	7.0	1.680
基礎材	RC-40 t=150	m2	1.390*10.0	13.900	7.0	9.730
		(m3)	13.900*0.150	( 2.085 )		
コンクリート蓋	車道用B900 L=0.5m		集計表にて計算			
グレーチング蓋	T-14 普通目B900用 L=1.0m		〃			
作業土工		m			7.0	
床 掘	土 砂 BH0.8	m3	((3.480+2.190)/2*1.290-1.50-(1.145+0.945)/2*0.40)*10.0	17.392	7.0	12.2
埋 戻	最大埋戻幅1m以上 4m未満	m3	17.392-1.548-2.085- 1.19*1.02*10.0+(0.029*1.02+0.10*1.02+0.05*0.12)*10.0	2.997	7.0	2.1
残 土	土 砂	m3	17.392-2.997	14.395	7.0	10.1
基面整正		m2	1.390*10.0	13.900	7.0	9.7



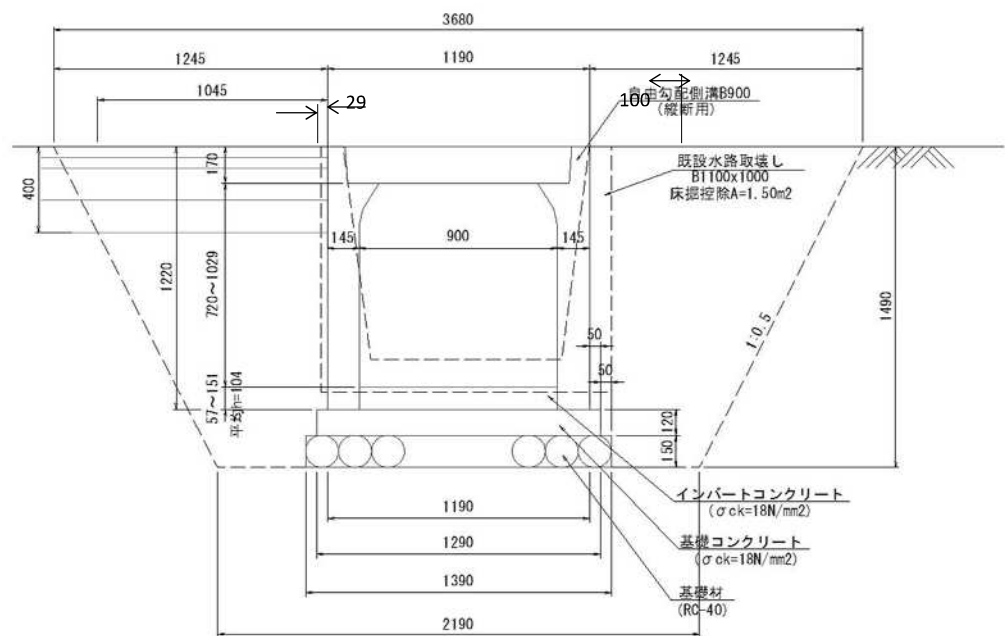
土砂 10.0 m

盛土 m

合計 10.0 m

5号自由勾配側溝B900 - H900

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
自由勾配側溝	B900 - H900	m		10.0	10.0	10.0
インバートコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$0.104 \times 0.900 \times 10.0$	0.936	10.0	0.936
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$1.290 \times 0.120 \times 10.0$	1.548	10.0	1.548
基礎コンクリート型枠		m <sup>2</sup>	$0.120 \times 10.0 \times 2$	2.400	10.0	2.400
基礎材	RC-40 t=150	m <sup>2</sup>	$1.390 \times 10.0$	13.900	10.0	13.900
		(m <sup>3</sup> )	$13.900 \times 0.150$	( 2.085 )		
コンクリート蓋	車道用B900 L=0.5m		集計表にて計算			
グレーチング蓋	T-14 普通目B900用 L=1.0m		//			
作業土工		m			10.0	
床掘	土砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	$((3.580+2.190)/2 \times 1.390 - 1.50) \times 10.0 - ((1.195+0.995)/2 \times 0.40 \times 10.0)$	20.722	10.0	20.7
埋戻	最大埋戻幅1m以上 4m未満	m <sup>3</sup>	$20.722 - 1.548 - 2.085 - 1.19 \times 1.12 \times 10.0 + (0.029 \times 1.12 + 0.10 \times 1.12 + 0.05 \times 0.12) \times 10.0$	5.266	10.0	5.3
残土	土砂	m <sup>3</sup>	$20.722 - 5.266$	15.456	10.0	15.5
基面整正		m <sup>2</sup>	$1.390 \times 10.0$	13.900	10.0	13.9



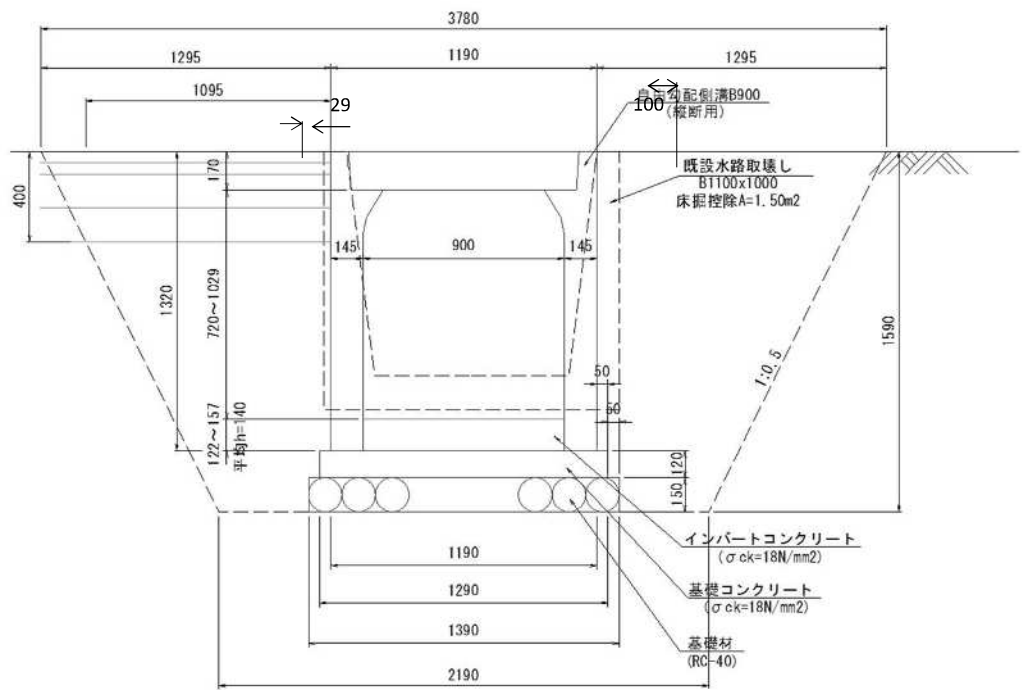
土砂 9.0 m

盛土 m

合計 9.0 m

5号自由勾配側溝B900 - H1000

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
自由勾配側溝	B900 - H1000	m		10.0	9.0	9.0
インバートコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$0.104 \times 0.900 \times 10.0$	0.936	9.0	0.842
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$1.290 \times 0.120 \times 10.0$	1.548	9.0	1.393
基礎コンクリート型枠		m <sup>2</sup>	$0.120 \times 10.0 \times 2$	2.400	9.0	2.160
基礎材	RC-40 t=150	m <sup>2</sup>	$1.390 \times 10.0$	13.900	9.0	12.510
		(m <sup>3</sup> )	$13.900 \times 0.150$	( 2.085 )		
コンクリート蓋	車道用B900 L=0.5m		集計表にて計算			
グレーチング蓋	T-14 普通目B900用 L=1.0m		〃			
作業土工		m			9.0	
床掘	土砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	$((3.680+2.190)/2 \times 1.490 - 1.50) \times 10.0 - ((1.245+1.045)/2 \times 0.40 \times 10.0)$	24.152	9.0	21.7
埋戻	最大埋戻幅1m以上 4m未満	m <sup>3</sup>	$24.152 - 1.548 - 2.085 - 1.19 \times 1.22 \times 10.0 + (0.029 \times 1.22 + 0.10 \times 1.22 + 0.05 \times 0.12) \times 10.0$	7.635	9.0	6.9
残土	土砂	m <sup>3</sup>	$24.152 - 7.635$	16.517	9.0	14.9
基面整正		m <sup>2</sup>	$1.390 \times 10.0$	13.900	9.0	12.5



土砂 3.3 m

盛土 m

合計 3.3 m

5号自由勾配側溝B900 - H1100

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
自由勾配側溝	B900 - H1100	m		10.0	3.3	3.3
インバートコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$0.140 \times 0.900 \times 10.0$	1.260	3.3	0.416
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$1.290 \times 0.120 \times 10.0$	1.548	3.3	0.511
基礎コンクリート型枠		m <sup>2</sup>	$0.120 \times 10.0 \times 2$	2.400	3.3	0.792
基礎材	RC-40 t=150	m <sup>2</sup>	$1.390 \times 10.0$	13.900	3.3	4.587
		(m <sup>3</sup> )	$13.900 \times 0.150$	( 2.085 )		
コンクリート蓋	車道用B900 L=0.5m		集計表にて計算			
グレーチング蓋	T-14 普通目B900用 L=1.0m		//			
作業土工		m			3.3	
床掘	土砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	$((3.780+2.190)/2 \times 1.590 - 1.50) \times 10.0 - ((1.295+1.095)/2 \times 0.40 \times 10.0$	27.682	3.3	9.1
埋戻	最大埋戻幅1m以上 4m未満	m <sup>3</sup>	$27.682 - 1.548 - 2.085 - 1.19 \times 1.32 \times 10.0 + (0.029 \times 1.32 + 0.10 \times 1.32 + 0.05 \times 0.12) \times 10.0$	10.104	3.3	3.3
残土	土砂	m <sup>3</sup>	$27.682 - 10.104$	17.578	3.3	5.8
基面整正		m <sup>2</sup>	$1.390 \times 10.0$	13.900	3.3	4.6



【H区画市道幹線道路】

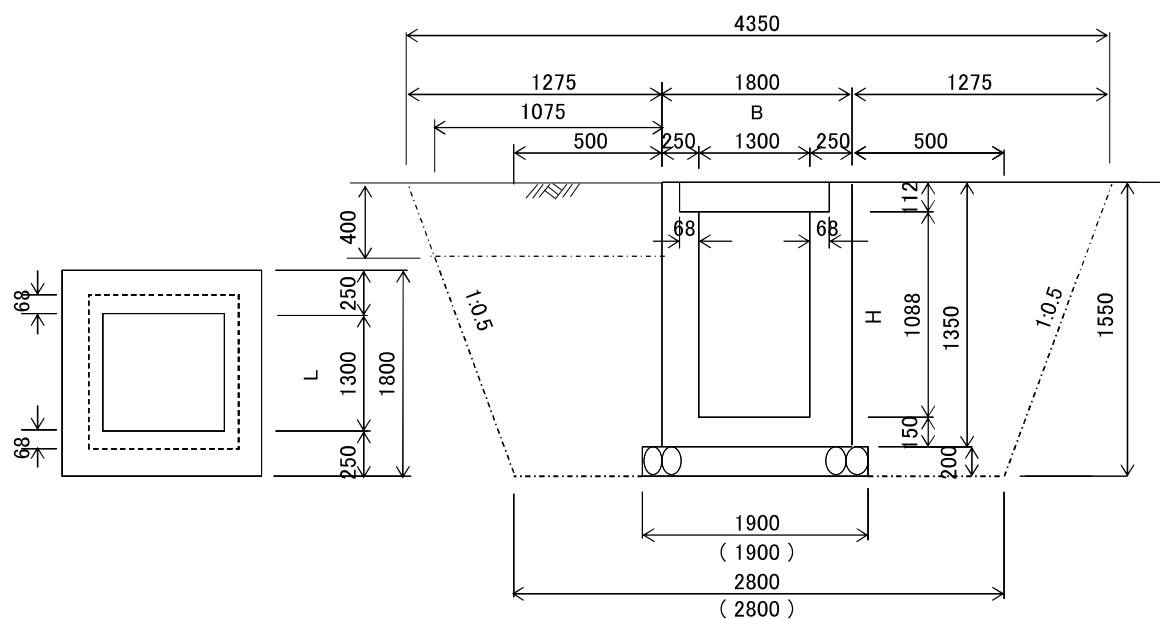
## コンクリート控除量

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

T-25·普	2
--------	---

【H区画市道幹線道路】



土 砂 2 箇所

3号集水桝

B 1300 - L 1300 - H 1200

盛土部 0 箇所

合 計 2 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$1.800 \times 1.800 \times 1.350 - 1.300 \times 1.300 \times 1.088 - 1.436 \times 1.436 \times 0.112$	2.304		
			別紙、控除量計算書より(平均値)	-0.351		
			合計	1.953	2	3.9
型 枠	無筋	m <sup>2</sup>	$\{(1.800 + 1.800) \times 1.350 + (1.300 + 1.300) \times 1.350\} \times 2$	16.740	2	33.5
基礎材	RC-40 t=200	m <sup>2</sup>	$1.900 \times 1.900$	3.610	2	7.2
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		2	2	4
足掛金具	W=300 $\phi$ 19	本	$(1.2 - 0.5) / 0.3$	2	2	4
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	$\{(2.800 \times 2.800) + (4.350 \times 4.350)\} / 2 \times 1.550 - (1.275 + 1.075) / 2 \times 0.400 \times 4.350$	18.696	2	37.4
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m <sup>3</sup>	$18.696 - (1.900 \times 1.900 \times 0.200 + 1.800 \times 1.800 \times 1.350)$	13.600	2	27.2
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$18.696 - 13.600$	5.096	2	10.2
基面整正		m <sup>2</sup>	$1.900 \times 1.900$	3.610	2	7.2

【H区画市道幹線道路】

コンクリート控除量

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

T-25.普	1
--------	---

1箇所当以控除量

1.106

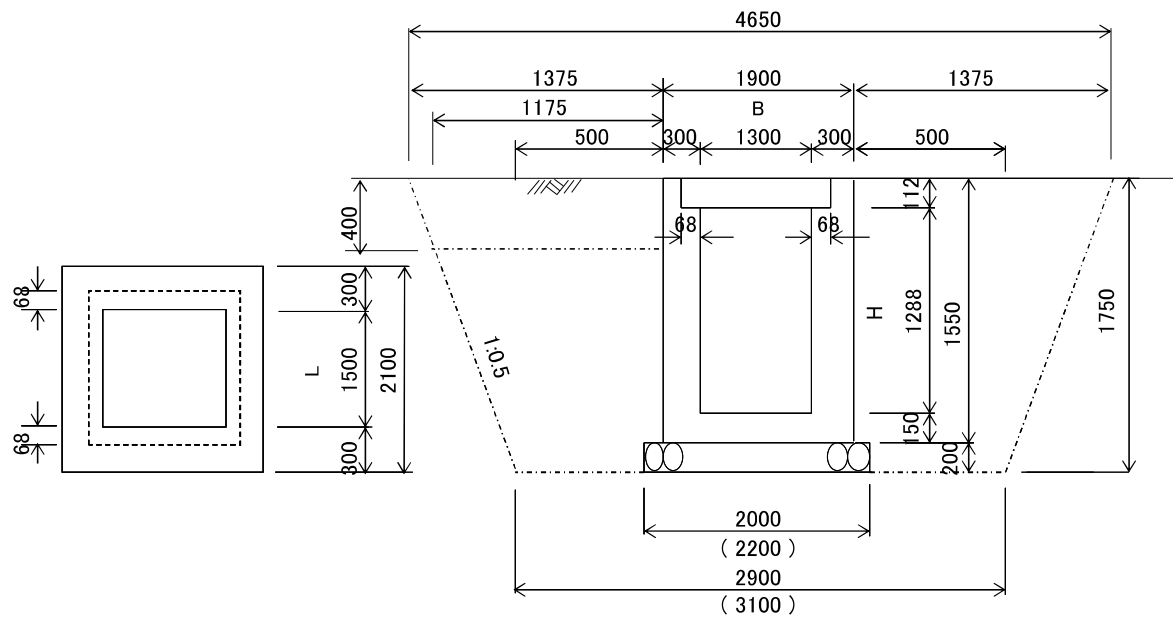
—

—

11

1.106 m<sup>3</sup>/箇所

T-25.普	1
--------	---



土砂 1 箇所

## 4号集水桝

盛土部 0 箇所

B 1300 - L 1500 - H 1400

合 計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$1.900 \times 2.100 \times 1.550 - 1.300 \times 1.500 \times 1.288 - 1.436 \times 1.636 \times 0.112$	3.410		
			別紙、控除量計算書より(平均値)	-1.106		
			合計	2.304	1	2.3
型 枠	無筋	m <sup>2</sup>	$\{(1.900 + 2.100) \times 1.550 + (1.300 + 1.500) \times 1.550\} \times 2$	21.080	1	21.1
基礎材	RC-40 t=200	m <sup>2</sup>	$2.000 \times 2.200$	4.400	1	4.4
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		2	1	2
足掛金具	W=300 $\phi$ 19	本	$(1.4 - 0.5) / 0.3$	3	1	3
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	$\{(2.900 \times 3.100) + (4.650 \times 4.850)\} / 2 \times 1.750 - (1.375 + 1.175) / 2 \times 0.400 \times 4.650$	25.228	1	25.2
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m <sup>3</sup>	$25.228 - (2.000 \times 2.200 \times 0.200 + 1.900 \times 2.100 \times 1.550)$	18.164	1	18.2
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$25.228 - 18.164$	7.064	1	7.1
基面整正		m <sup>2</sup>	$2.000 \times 2.200$	4.400	1	4.4

【H区画市道幹線道路】

集水枘蓋及び足掛金具集計表

名 称	グレーチング蓋		足掛金具
	650×1300用 T-25 ボルト固定 普通目 滑止無し (枚)	750×1300用 T-25 ボルト固定 普通目 滑止無し (枚)	
3号-B1300-L1300-H1200	4		4
4号-B1300-L1500-H1400		2	3
合 計	4	2	7

## 【畑口谷川調整池】

排水構造物工

## 排水構造物工 数量集計表

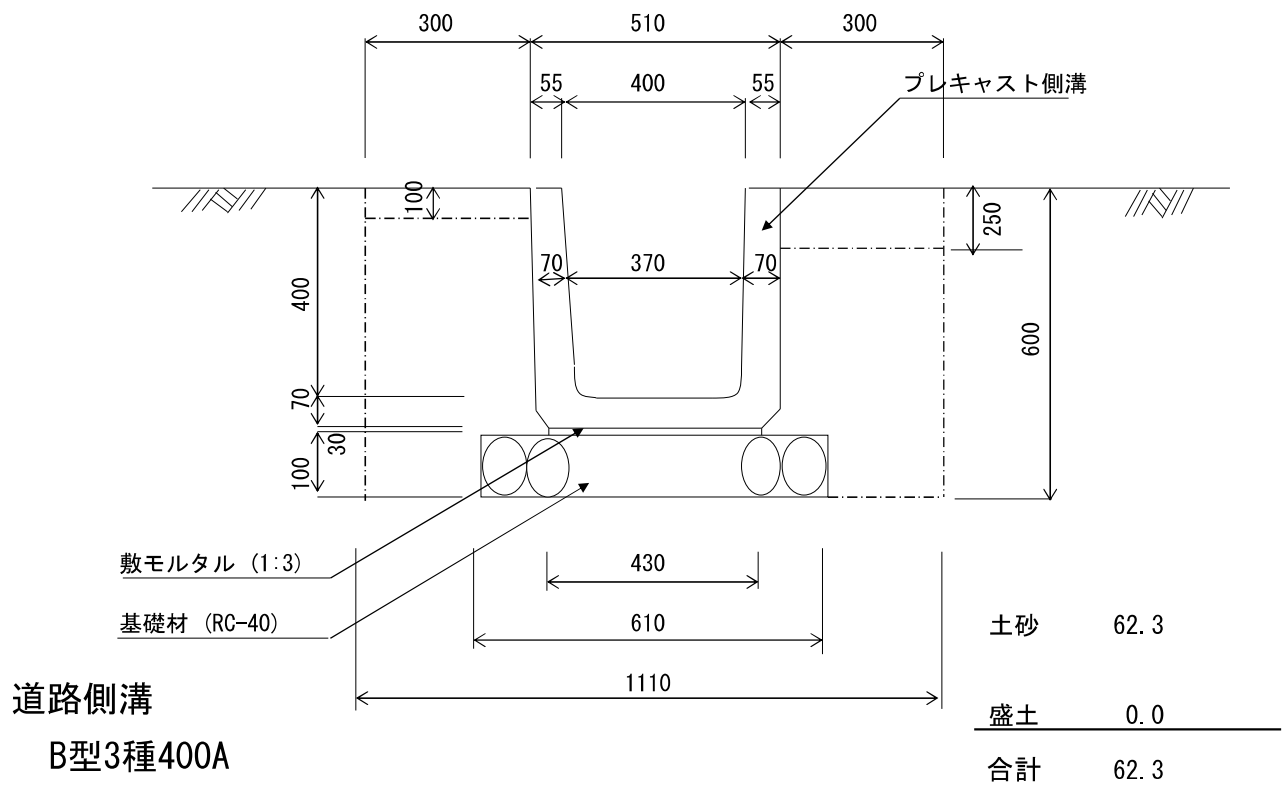
## 【畑口谷川調整池】

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考
作業土工					
	(床掘)		m3	( 0.0 )	※作業土工は「費目：管理用道路工事」にて計上
	床 掘	土砂 平均施工幅 2m以上	m3	0.0	
	床 掘	土砂 平均施工幅 1m以上2m未満	m3	0.0	
	床 掘	土砂 平均施工幅 1m未満	m3	0.0	
	(埋 戻)		m3	( 0.0 )	
	埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	0.0	
	埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	0.0	
	(残 土)		m3	( 0.0 )	※変化率1.0
	残 土	土砂 BH山積0.8	m3	0.0	
	残 土	土砂 BH山積0.45	m3	0.0	
	基面整正		m2	0.0	
側溝工					
	道路側溝B型3種400A	B400-H400	m	62.3	
	道路側溝横断用500A	B500-H500	m	5.6	
	U型側溝B400-H300		m	7.7	
	大型水路	B1300-H1400	m	15.0	
		B1300-H1500	m	20.0	
		B1300-H1600	m	17.4	
		B1300-H1800	m	26.0	
		B1300-H1900	m	14.0	
		B1300-H2000	m	20.5	
集水樹・マンホール工					
	集水樹	G1-600-L600-H500	箇所	1	
	集水樹	G1-700-L700-H700	箇所	1	

[illegible]



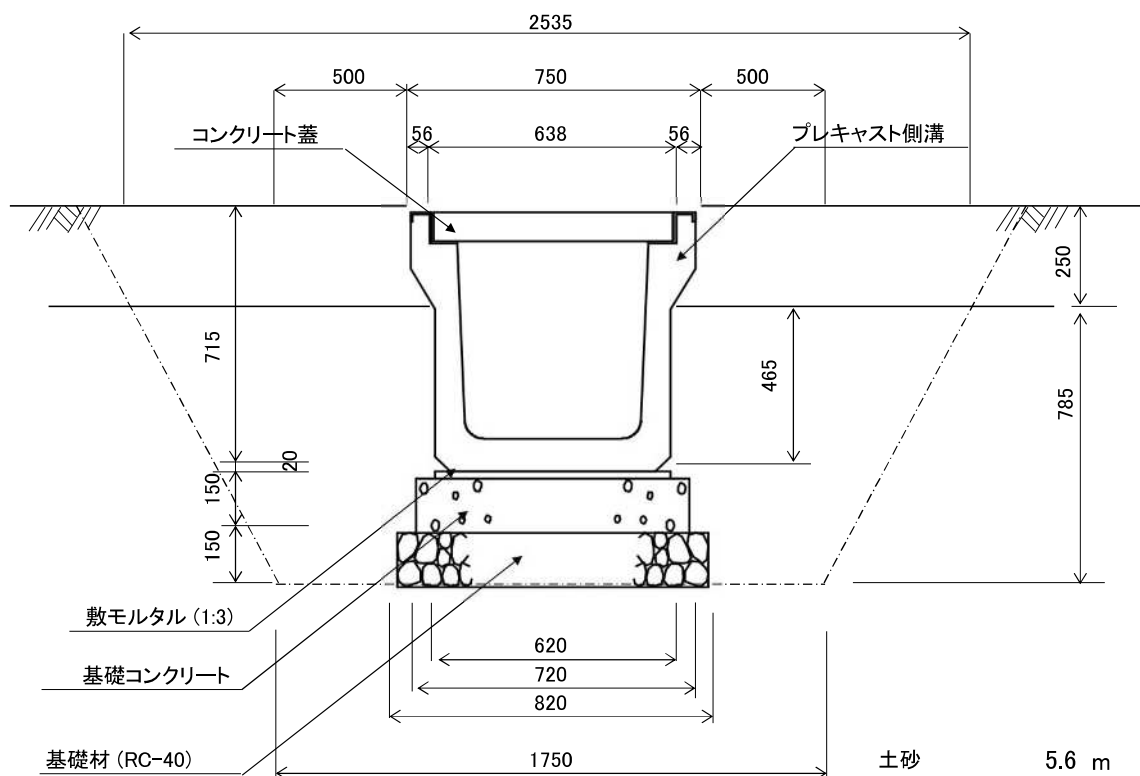




名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延 長	数量
プレキャスト側溝	B400 H400	m		10.000	62.3	62.3
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	0.430 × 0.030 × 10.0	0.129	62.3	0.8
基 礎 材	RC-40 t=100	m <sup>2</sup>	0.610 × 10.0	6.100	62.3	38.0
		(m <sup>3</sup> )	6.100 × 0.100	( 0.610 )		
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.45	m <sup>3</sup>	1.110 × 0.600 × 10.0 - 0.300 × 0.250 × 10.0	5.910	62.3	36.8
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m <sup>3</sup>	5.910 - 0.129 - 0.610 - 0.510 × 0.470 × 10.0 - 0.30 × 0.100 × 10.0	2.474	62.3	15.4
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	5.910 - 2.474	3.436	62.3	21.4
基面整正		m <sup>2</sup>	0.610 × 10.0	6.100	62.3	38.0



【畑口谷川調整池】



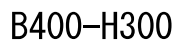
道路側溝横断用500A

盛土部	0.0 m
合 計	5.6 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長	数 量
プレキャスト側溝	横断用B500-H500	m		10.000	5.6	5.6
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	$0.620 \times 0.020 \times 10.0$	0.124	5.6	0.1
基礎コンクリート		m <sup>3</sup>	$0.720 \times 0.150 \times 10.0$	1.080	5.6	0.6
同上型枠		m <sup>2</sup>	$0.150 \times 2 \times 10.0$	3.000	5.6	1.7
基礎材	RC-40 t=150	m <sup>2</sup>	$0.820 \times 10.0$	8.200	5.6	4.6
		(m <sup>3</sup> )	$8.20 \times 0.150$	( 1.230 )		
コンクリート蓋	B500車道用 L=500	枚		20	5.6	12.0
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.45	m <sup>3</sup>	$( 1.750 + 2.535 ) / 2 \times 0.785$	16.819	5.6	9.4
			$\times 10.0$			
埋 戻	最大埋戻幅1.0≦W<4.0	m <sup>3</sup>	$16.819 - 0.124 - 1.080 - 1.230 -$	11.418	5.6	6.4
			$0.638 \times 0.465 \times 10.0$			
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$16.819 - 11.418$	5.401	5.6	3.0
基面整正		m <sup>2</sup>	$0.820 \times 10.0$	8.200	5.6	4.6

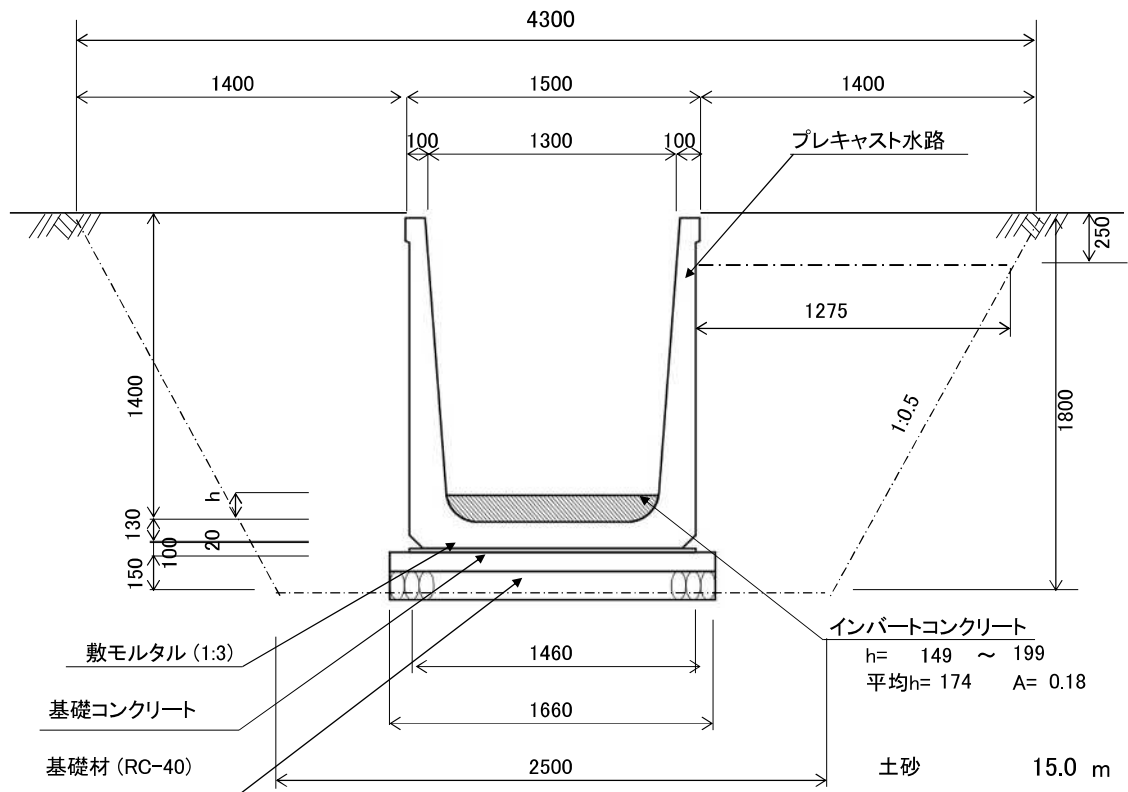
無罪

[illegible]

H77

大型水路B1300-H1400 延長調書

H78



## 大型水路B1300-H1400

盛土部	0.0 m
合 計	15.0 m

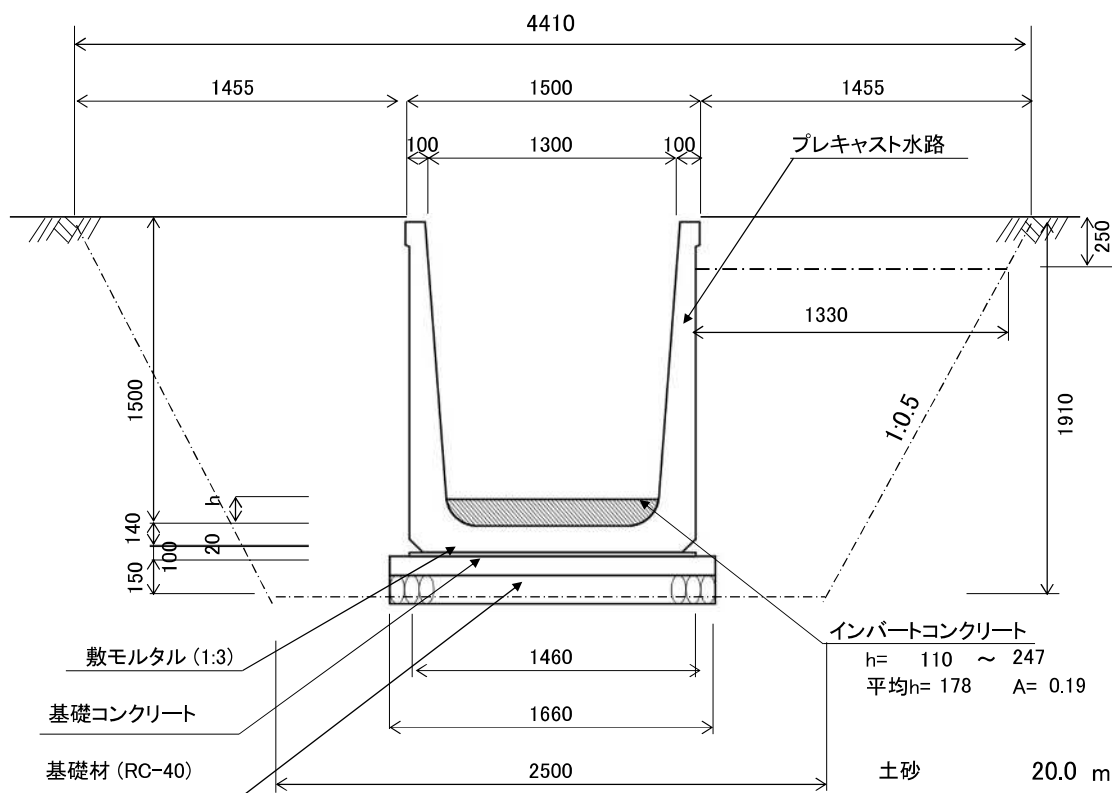
名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長	数 量
プレキャスト水路	B1300-H1400	m		10.000	15.0	15.0
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	1.460 × 0.020 × 10.0	0.292	15.0	0.4
基礎コンクリート		m <sup>3</sup>	1.660 × 0.100 × 10.0	1.660	15.0	2.5
同上型枠		m <sup>2</sup>	0.100 × 2 × 10.0	2.000	15.0	3.0
基礎材	RC-40 t=150	m <sup>2</sup>	1.660 × 10.0	16.600	15.0	24.9
		(m <sup>3</sup> )	16.60 × 0.150	( 2.490 )		
インバートコンクリート	平均h=174	m <sup>3</sup>	0.180 × 10.0	1.800	15.0	2.7
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	(2.500 + 4.300) × 1/2 × 1.800 × 10.0	57.856	15.0	86.8
			- (1.400 + 1.275) × 1/2 ×			
			0.25 × 10.0			
埋 戻	最大埋戻幅1.0≦W<4.0	m <sup>3</sup>	57.856 - 1.660 - 2.490 - 1.500 × 1.550	30.456	15.0	45.7
			× 10.0			
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	57.856 - 30.456	27.400	15.0	41.1
基面整正		m <sup>2</sup>	1.660 × 10.0	16.600	15.0	24.9



大型水路B1300-H1500 延長調書

H80

【畑口谷川調整池】



## 大型水路B1300-H1500

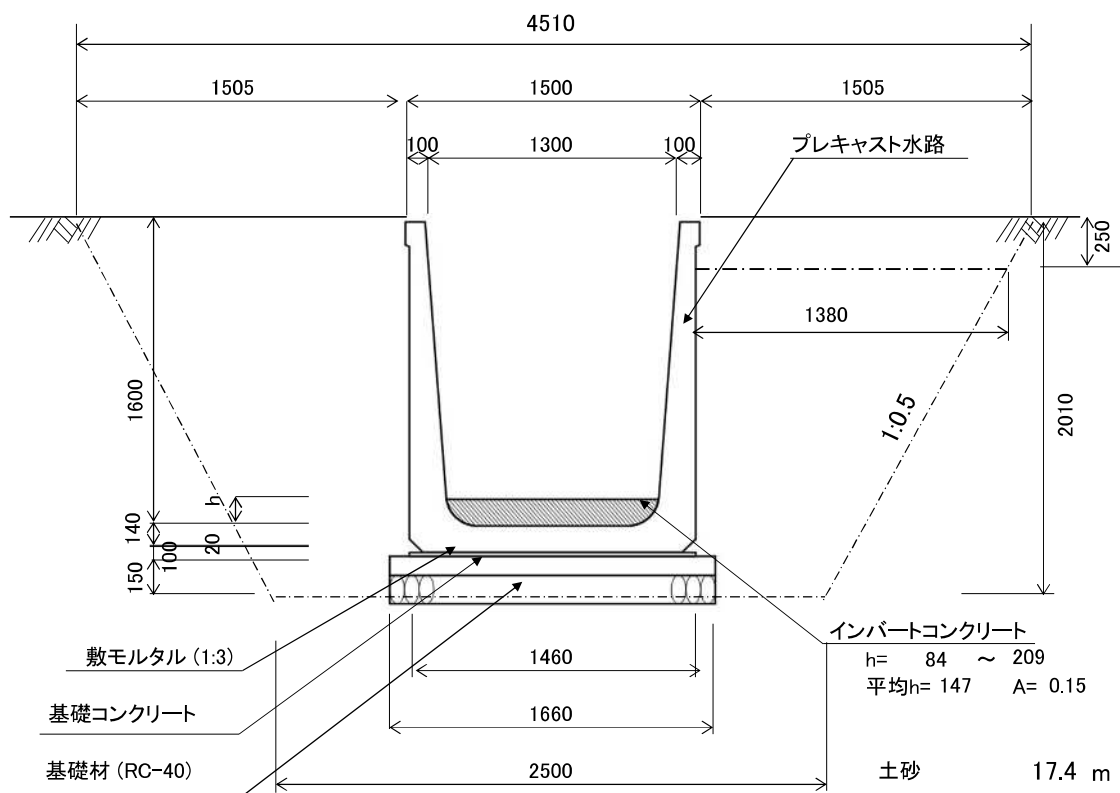
盛土部	0.0 m
合 計	20.0 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長	数 量
プレキャスト水路	B1300-H1500	m		10.000	20.0	20.0
敷モルタル	1:3	m3	$1.460 \times 0.020 \times 10.0$	0.292	20.0	0.6
基礎コンクリート		m3	$1.660 \times 0.100 \times 10.0$	1.660	20.0	3.3
同上型枠		m2	$0.100 \times 2 \times 10.0$	2.000	20.0	4.0
基礎材	RC-40 t=150	m2	$1.660 \times 10.0$	16.600	20.0	33.2
		(m3)	$16.60 \times 0.150$	( 2.490 )		
インパートコンクリート	平均h=178	m3	$0.190 \times 10.0$	1.900	20.0	3.8
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.8	m3	$(2.500 + 4.410) \times 1/2 \times 1.910 \times 10.0$	62.509	20.0	125.0
			$- (1.455 + 1.330) \times 1/2 \times$			
			$0.25 \times 10.0$			
埋 戻	最大埋戻幅1.0≦W<4.0	m3	$62.509 - 1.660 - 2.490 - 1.500 \times 1.660$	33.459	20.0	66.9
			$\times 10.0$			
残 土	土砂	m3	$62.509 - 33.459$	29.050	20.0	58.1
基面整正		m2	$1.660 \times 10.0$	16.600	20.0	33.2

大型水路B1300-H1600 延長調書

H82

【畑口谷川調整池】



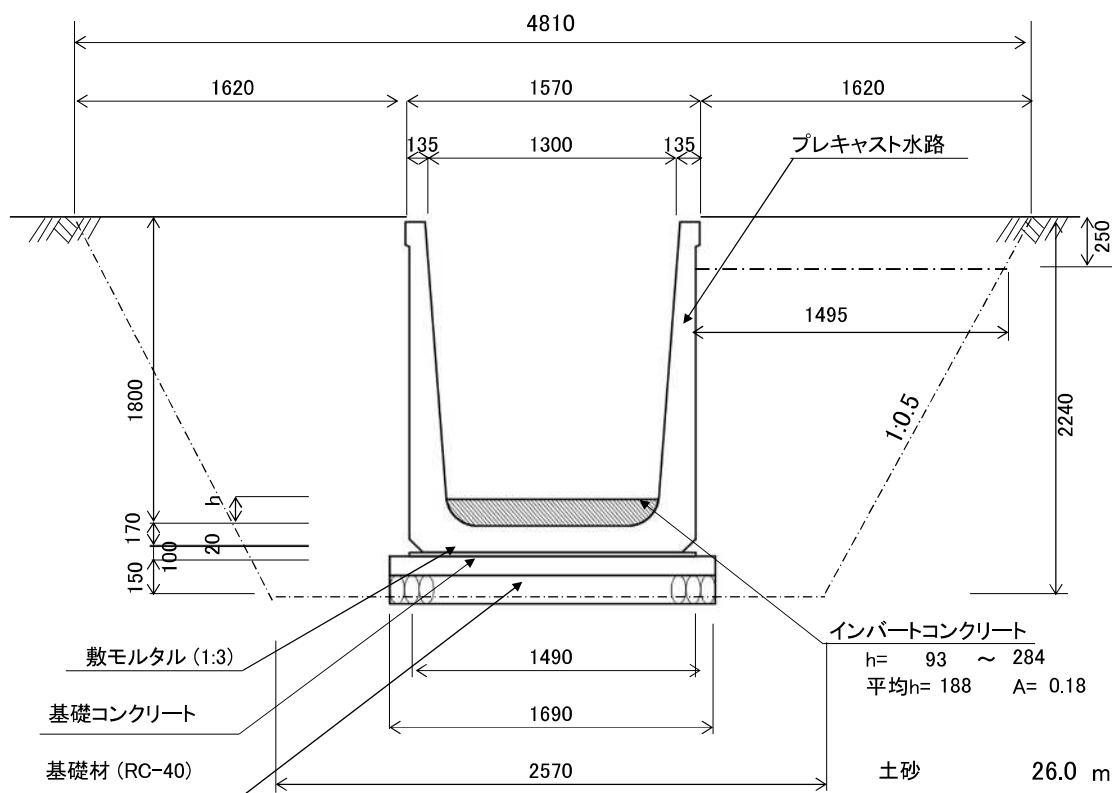
大型水路B1300-H1600

盛土部	0.0 m
合 計	17.4 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長	数 量
プレキャスト水路	B1300-H1600	m		10.000	17.4	17.4
敷モルタル	1:3	m3	$1.460 \times 0.020 \times 10.0$	0.292	17.4	0.5
基礎コンクリート		m3	$1.660 \times 0.100 \times 10.0$	1.660	17.4	2.9
同上型枠		m2	$0.100 \times 2 \times 10.0$	2.000	17.4	3.5
基礎材	RC-40 t=150	m2	$1.660 \times 10.0$	16.600	17.4	28.9
		(m3)	$16.60 \times 0.150$	( 2.490 )		
インバートコンクリート	平均h=147	m3	$0.150 \times 10.0$	1.500	17.4	2.6
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.8	m3	$(2.500 + 4.510) \times 1/2 \times 2.010 \times 10.0$	66.844	17.4	116.3
			$- (1.505 + 1.380) \times 1/2 \times$			
			$0.25 \times 10.0$			
埋 戻	最大埋戻幅1.0≦W<4.0	m3	$66.844 - 1.660 - 2.490 - 1.500 \times 1.760$	36.294	17.4	63.2
			$\times 10.0$			
残 土	土砂	m3	$66.844 - 36.294$	30.550	17.4	53.2
基面整正		m2	$1.660 \times 10.0$	16.600	17.4	28.9



【畑口谷川調整池】

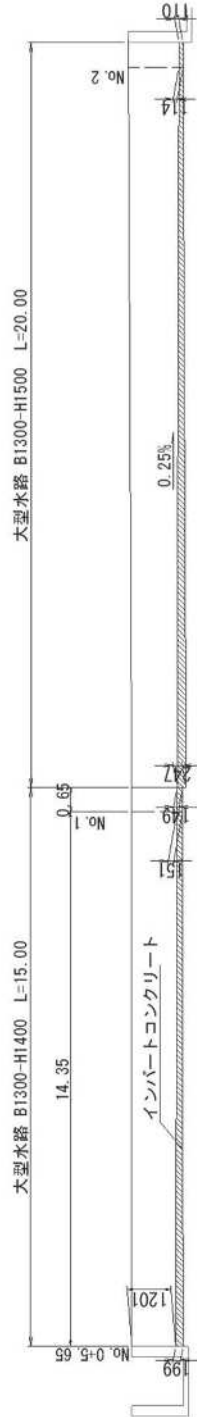


## 大型水路B1300-H1800

盛土部	0.0 m
合 計	26.0 m

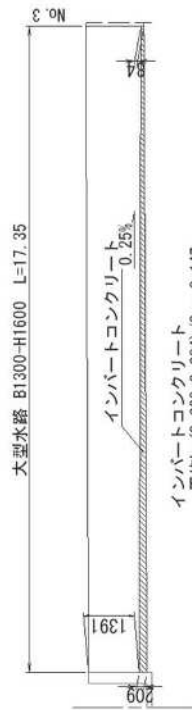
名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長	数 量
プレキャスト水路	B1300-H1800	m		10.000	26.0	26.0
敷モルタル	1:3	m3	$1.490 \times 0.020 \times 10.0$	0.298	26.0	0.8
基礎コンクリート		m3	$1.690 \times 0.100 \times 10.0$	1.690	26.0	4.4
同上型枠		m2	$0.100 \times 2 \times 10.0$	2.000	26.0	5.2
基礎材	RC-40 t=150	m2	$1.690 \times 10.0$	16.900	26.0	43.9
		(m3)	$16.90 \times 0.150$	( 2.535 )		
インパートコンクリート	平均h=188	m3	$0.180 \times 10.0$	1.800	26.0	4.7
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.8	m3	$(2.570 + 4.810) \times 1/2 \times 2.240 \times 10.0$	78.762	26.0	204.8
			$- (1.620 + 1.495) \times 1/2 \times$			
			$0.25 \times 10.0$			
埋 戻	最大埋戻幅1.0≦W<4.0	m3	$78.762 - 1.690 - 2.535 - 1.570 \times 1.990$	43.294	26.0	112.6
			$\times 10.0$			
残 土	土砂	m3	$78.762 - 43.294$	35.468	26.0	92.2
基面整正		m2	$1.690 \times 10.0$	16.900	26.0	43.9

【畑口谷川調整池】

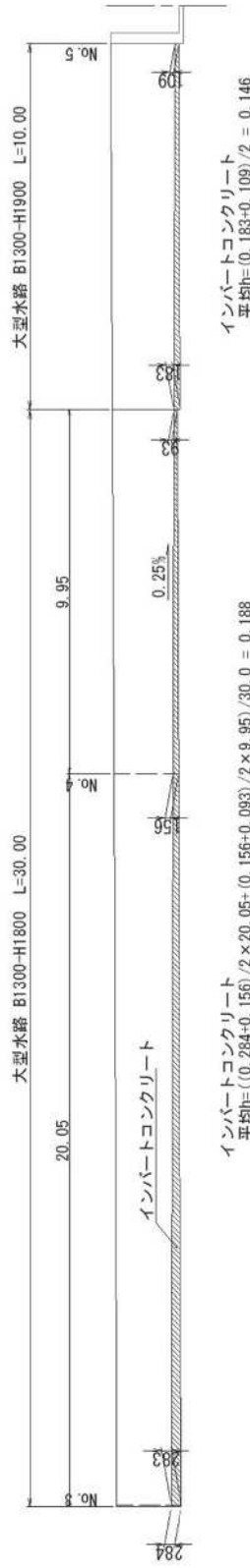


インバートコンクリート  
平均 $h = ((0.247 - 0.114) / 2 \times 19.34 + (0.114 + 0.110) / 2 \times 0.66) / 20.0 = 0.178$

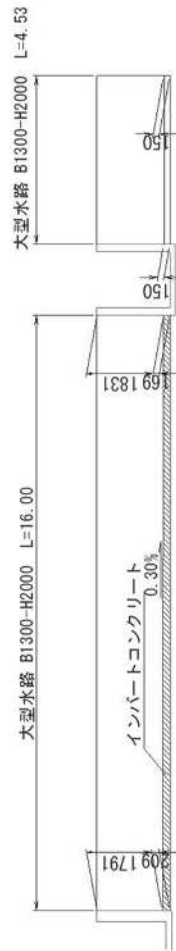
インバートコンクリート  
平均 $h = ((0.199 - 0.151) / 2 \times 14.35 + (0.151 - 0.149) / 2 \times 0.65) / 15.0 = 0.174$



インバートコンクリート  
平均 $h = ((0.209 - 0.084) / 2 = 0.147$



インバートコンクリート  
平均 $h = ((0.284 - 0.156) / 2 \times 20.05 + (0.156 - 0.093) / 2 \times 9.95) / 30.0 = 0.188$

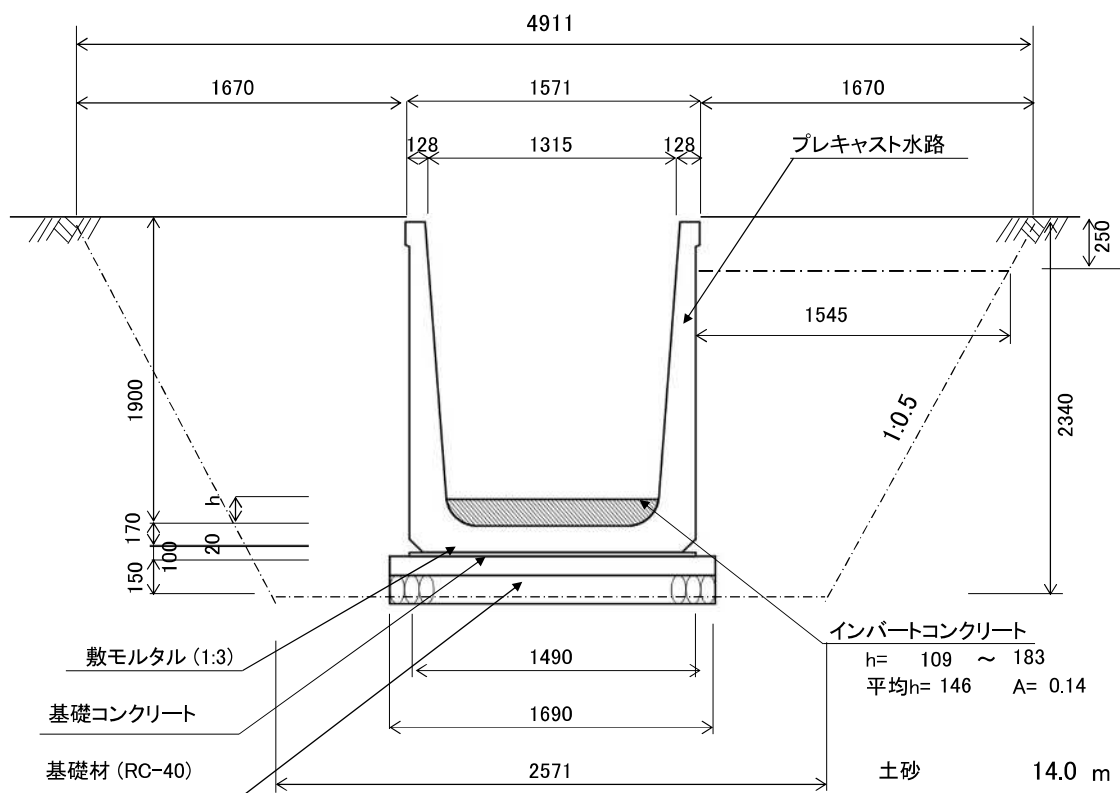


インバートコンクリート  
平均 $h = ((0.209 - 0.169) / 2 \times 16.00 + (0.169 - 0.154) / 2 \times 4.53) / 20.53 = 0.180$





【畑口谷川調整池】

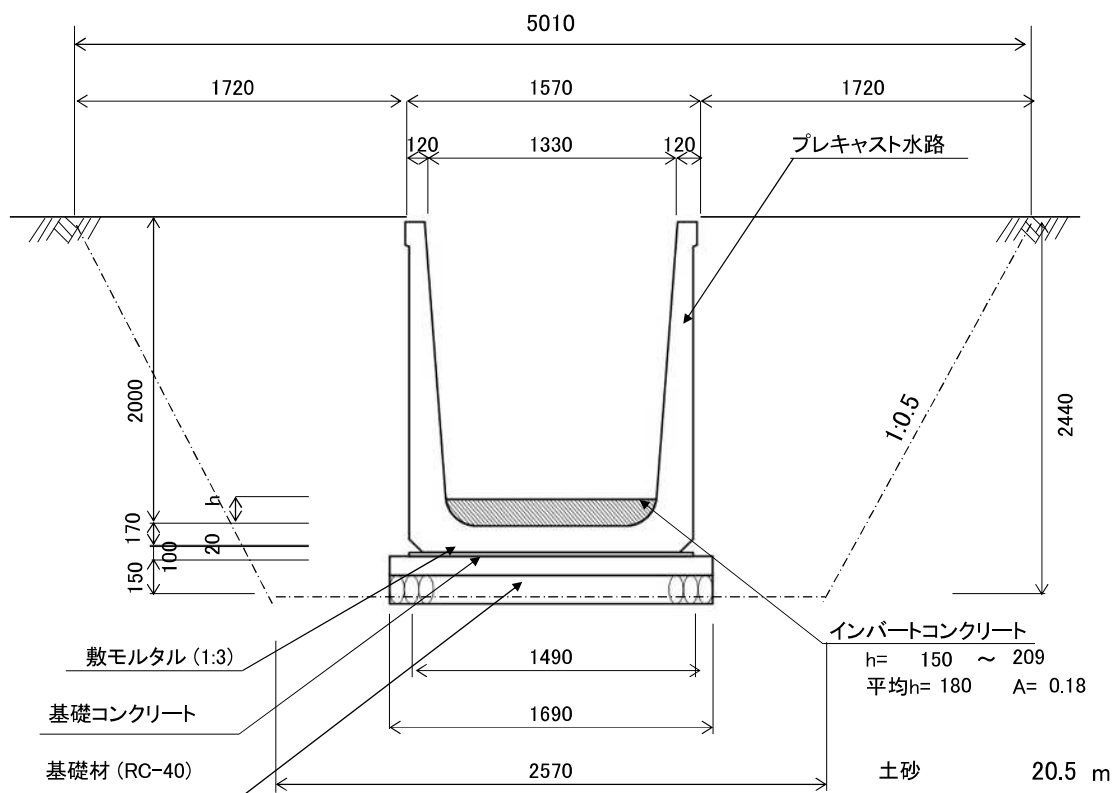


大型水路B1300-H1900

盛土部	0.0 m
合 計	14.0 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長	数 量
プレキャスト水路	B1315-H1900	m		10.000	14.0	14.0
敷モルタル	1:3	m3	1.490 × 0.020 × 10.0	0.298	14.0	0.4
基礎コンクリート		m3	1.690 × 0.100 × 10.0	1.690	14.0	2.4
同上型枠		m2	0.100 × 2 × 10.0	2.000	14.0	2.8
基礎材	RC-40 t=150	m2	1.690 × 10.0	16.900	14.0	23.7
		(m3)	16.90 × 0.150	( 2.535 )		
インパートコンクリート	平均h=146	m3	0.140 × 10.0	1.400	14.0	2.0
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.8	m3	(2.571 + 4.911) × 1/2 × 2.340 × 10.0	83.521	14.0	116.9
			- (1.670 + 1.545) × 1/2 ×			
			0.25 × 10.0			
埋 戻	最大埋戻幅1.0≦W<4.0	m3	83.521 - 1.690 - 2.535 - 1.571 × 2.090	46.462	14.0	65.0
			× 10.0			
残 土	土砂	m3	83.521 - 46.462	37.059	14.0	51.9
基面整正		m2	1.690 × 10.0	16.900	14.0	23.7





# 大型水路B1300-H2000

盛土部	0.0 m
合 計	20.5 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長	数 量
プレキャスト水路	B1330-H2000	m		10.000	20.5	20.5
敷モルタル	1:3	m3	$1.490 \times 0.020 \times 10.0$	0.298	20.5	0.6
基礎コンクリート		m3	$1.690 \times 0.100 \times 10.0$	1.690	20.5	3.5
同上型枠		m2	$0.100 \times 2 \times 10.0$	2.000	20.5	4.1
基礎材	RC-40 t=150	m2	$1.690 \times 10.0$	16.900	20.5	34.7
		(m3)	$16.90 \times 0.150$	( 2.535 )		
インパートコンクリート	平均h=180	m3	$0.180 \times 10.0$	1.800	20.5	3.7
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.8	m3	$(2.570 + 5.010) \times 1/2 \times 2.440 \times 10.0$	92.476	20.5	189.9
埋 戻	最大埋戻幅1.0≦W<4.0	m3	$92.476 - 1.690 - 2.535 - ( 1.570 \times 2.190$	53.868	20.5	110.6
			$) \times 10.0$			
残 土	土砂	m3	$92.476 - 53.868$	38.608	20.5	79.3
基面整正		m2	$1.690 \times 10.0$	16.900	20.5	34.7

【H区画道路】

コンクリート控除量

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

T-25.普	1
--------	---

1箇所当り控除量

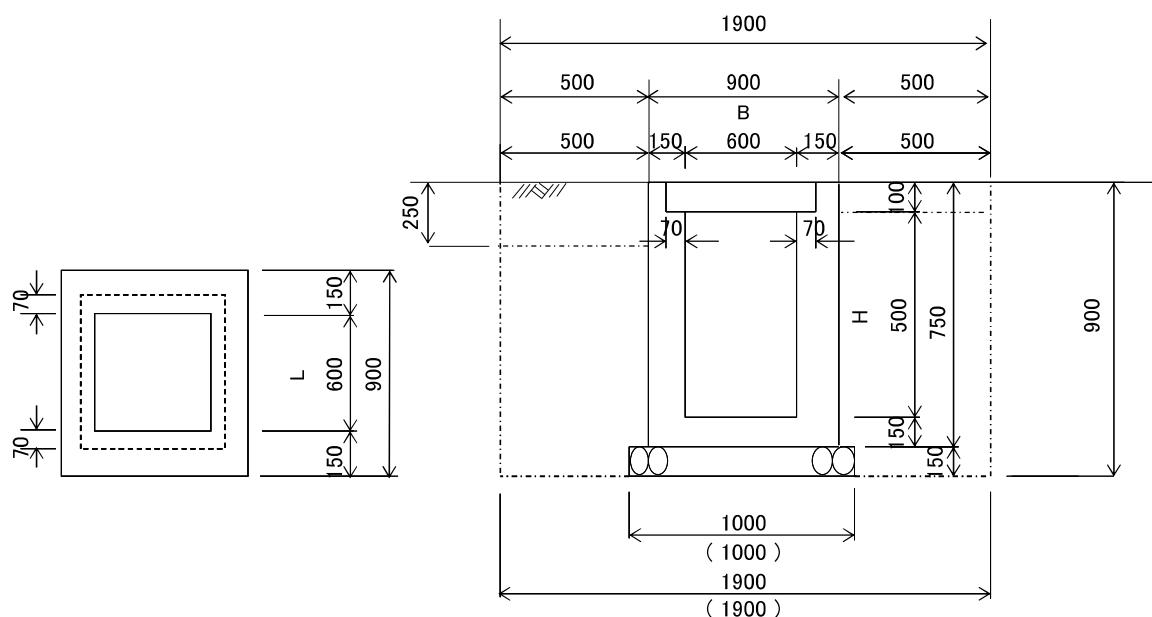
0.042

11

0.042 m<sup>3</sup>/箇所

T-25.普	1
--------	---

【H区画道路】



土砂 1 箇所

集水桧

G1  
B 600 - L 600 - H 500

盛土部 0 箇所  
合 計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m3	$0.900 \times 0.900 \times 0.750 - 0.600 \times 0.600 \times 0.500 - 0.740 \times 0.740 \times 0.100$	0.373		
			別紙、控除量計算書より	-0.042		
			合計	0.331	1	0.3
型 枠	小型	m2	$\{ (0.900 + 0.900) \times 0.750 + (0.600 + 0.600) \times 0.750 \} \times 2$	4.500	1	4.5
基礎材	RC-40 t=150	m2	$1.000 \times 1.000$	1.000	1	1.0
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		1	1	1
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.45	m3	$(1.900 \times 1.900) \times 0.900 - 0.500 \times 1.900 \times 0.250$	3.012	1	3.0
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	$3.012 - (1.000 \times 1.000 \times 0.150 + 0.900 \times 0.900 \times 0.750) - 0.500 \times 1.900 \times 0.100$	2.350	1	2.4
残 土	土砂	m3	$3.012 - 2.350$	0.662	1	0.7
基面整正		m2	$1.000 \times 1.000$	1.000	1	1.0

【H区画道路】

コンクリート控除量

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

T-25·普	1
--------	---

1箇所当り控除量

0.062

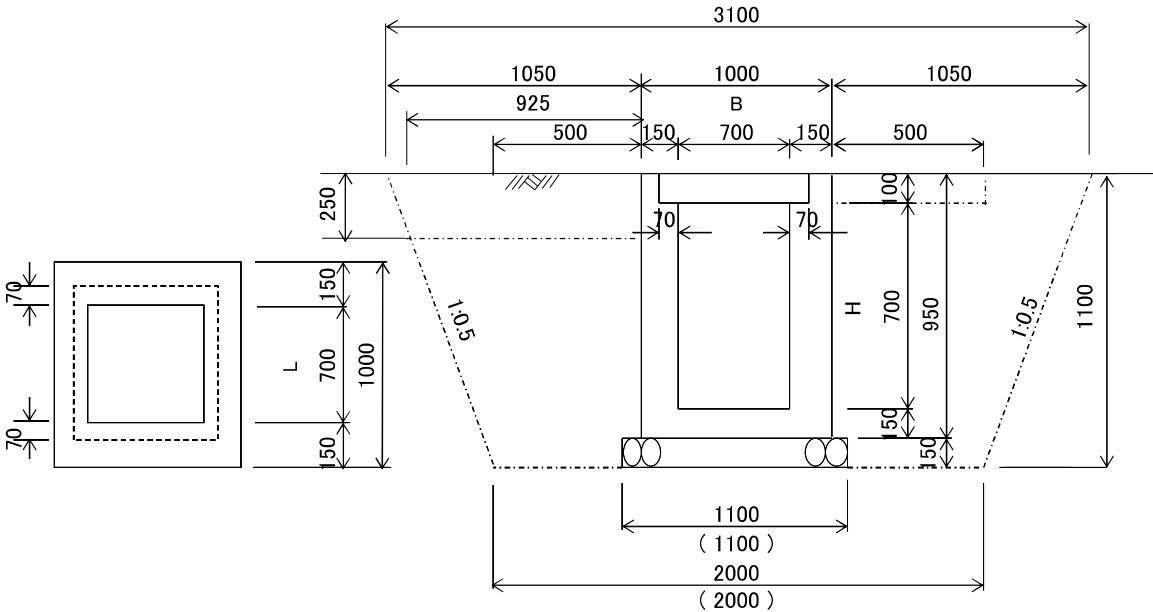
1

11

0.062 m<sup>3</sup>/箇所

T-25·普	1
--------	---

### 【H区画道路】



土砂 1箇所

## 集水桤

G1

B 700 - L 700 - H 700

盛土部 0 箇所

合 計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$1.000 \times 1.000 \times 0.950 - 0.700 \times$	0.536		
			$0.700 \times 0.700 - 0.840 \times 0.840 \times$			
			0.100			
			別紙、控除量計算書より	-0.062		
			合計	0.474	1	0.5
型 枠	小型	m2	$\{ ( 1.000 + 1.000 ) \times 0.950 +$	6.460	1	6.5
			$( 0.700 + 0.700 ) \times 0.950 \} \times 2$			
基礎材	RC-40 t=150	m2	$1.100 \times 1.100$	1.210	1	1.2
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		1	1	1
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.8	m3	$\{ (2.000 \times 2.000) + ( 3.100 \times 3.100) \} / 2$	6.720	1	6.7
			$\times 1.100 - ( 1.050 + 0.925 ) / 2$			
			$\times 3.100 \times 0.250$			
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	$6.720 - ( 1.100 \times 1.100 \times 0.150 +$			
			$1.000 \times 1.000 \times 0.950 )$	5.434	1	5.4
			$- 0.500 \times 3.100 \times 0.100$			
残 土	土砂	m3	$6.720 - 5.434$	1.286	1	1.3
基面整正		m2	$1.100 \times 1.100$	1.210	1	1.2

【H区画道路】

コンクリート控除量

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

T-25·普	1
--------	---

1箇所当り控除量

1.133 m3/箇所

11

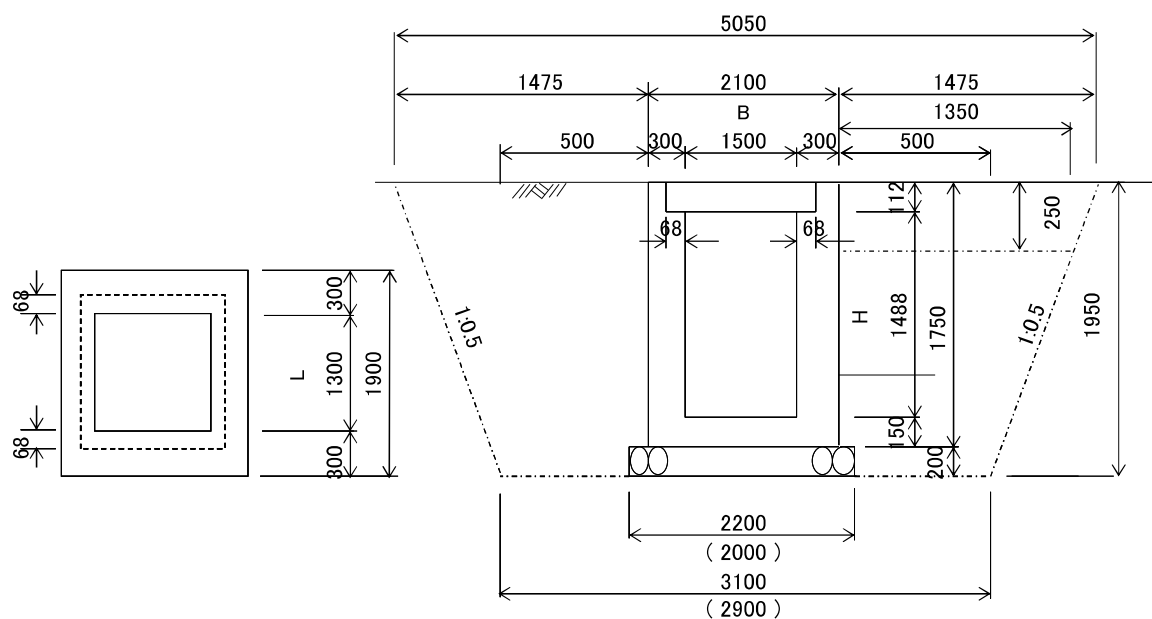
—

—

1.133

1箇所当り控除量





土砂 1 箇所

## 5号集水桝

B 1500 - L 1300 - H 1600

盛土部 0 箇所

合 計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$2.100 \times 1.900 \times 1.750 - 1.500 \times 1.300 \times 1.488 - 1.636 \times 1.436 \times 0.112$	3.818		
			別紙、控除量計算書より	-1.133		
			合 計	2.685	1	2.7
型 枠	無筋	m <sup>2</sup>	$\{(2.100 + 1.900) \times 1.750 + (1.500 + 1.300) \times 1.750\} \times 2$	23.800	1	23.8
基礎材	RC-40 t=200	m <sup>2</sup>	$2.200 \times 2.000$	4.400	1	4.4
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		2	1	2
足掛金具	W=300 $\phi$ 19	本	$(1.60 - 0.5) / 0.3$	3	1	3
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	$\{(3.100 \times 2.900) + (5.050 \times 4.850)\} / 2 \times 1.950 - (1.475 + 1.350) / 2 \times 5.050 \times 0.250$	30.862	1	30.9
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m <sup>3</sup>	$30.862 - (2.200 \times 2.000 \times 0.200 + 2.100 \times 1.900 \times 1.750)$	23.000	1	23.0
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$30.862 - 23.000$	7.862	1	7.9
基面整正		m <sup>2</sup>	$2.200 \times 2.000$	4.400	1	4.4

【H区画道路】

コンクリート控除量

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

T-25·普	1
--------	---

1箇所当り控除量

1.630 m3/箇所

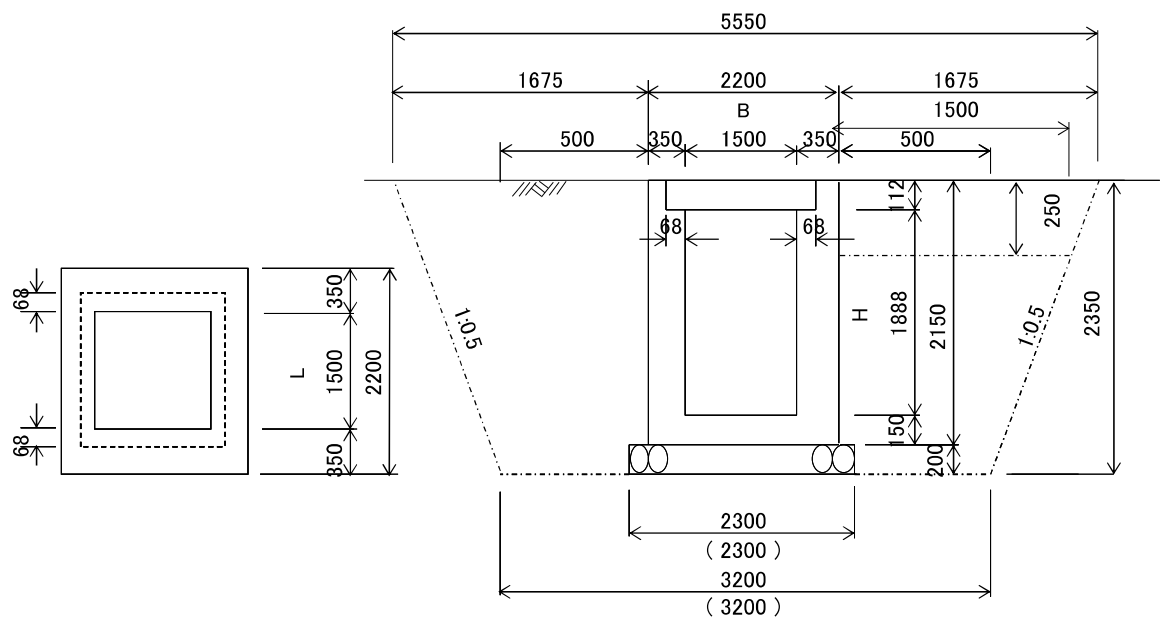
II

1

—

1.630

1箇所当り控除量



土砂 1 箇所

## 6号集水桝

盛土部 0 箇所

B 1500 - L 1500 - H 2000

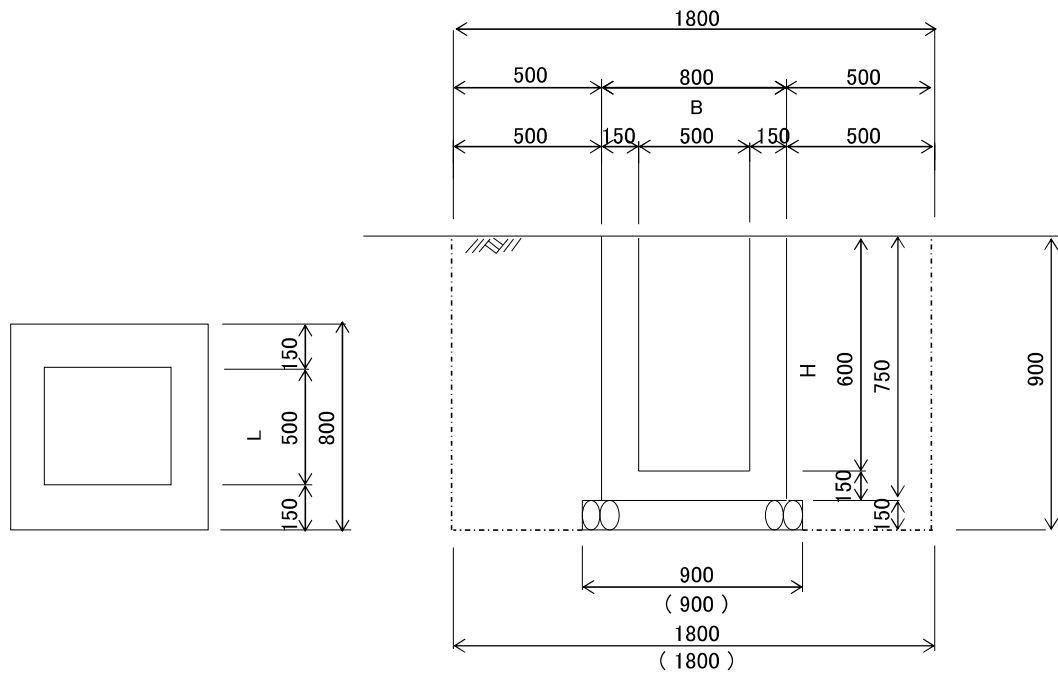
合 計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$2.200 \times 2.200 \times 2.150 - 1.500 \times$	5.858		
			$1.500 \times 1.888 - 1.636 \times 1.636 \times$			
			0.112			
			別紙、控除量計算書より	-1.630		
			合計	4.228	1	4.2
型 枠	無筋	m <sup>2</sup>	$\{(2.200 + 2.200) \times 2.150 +$	31.820	1	31.8
			$(1.500 + 1.500) \times 2.150\} \times 2$			
基礎材	RC-40 t=200	m <sup>2</sup>	$2.300 \times 2.300$	5.290	1	5.3
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		2	1	2
足掛金具	W=300 $\phi$ 19	本	$(2.00 - 0.5) / 0.3$	5	1	5
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	$\{(3.200 \times 3.200) + (5.550 \times 5.550)\} / 2$	46.022	1	46.0
			$\times 2.350 - (1.675 + 1.500) / 2$			
			$\times 5.550 \times 0.250$			
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m <sup>3</sup>	$46.022 - (2.300 \times 2.300 \times 0.200 +$			
			$2.200 \times 2.200 \times 2.150)$	34.558	1	34.6
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$46.022 - 34.558$	11.464	1	11.5
基面整正		m <sup>2</sup>	$2.300 \times 2.300$	5.290	1	5.3

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

【H区画道路】



土砂 1 箇所

集水桝

G2

B 500 - L 500 - H 600

盛土部 0 箇所  
合計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	ヶ所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m3	$0.800 \times 0.800 \times 0.750 - 0.500 \times 0.500 \times 0.600$	0.330		
			別紙、控除量計算書より	-0.000		
			合計	0.330	1	0.3
型 枠	小型	m2	$\{ (0.800 + 0.800) \times 0.750 + (0.500 + 0.500) \times 0.750 \} \times 2$	3.900	1	3.9
基礎材	RC-40. t=150	m2	$0.900 \times 0.900$	0.810	1	0.8
縞鋼板蓋	500×500	枚		1	1	1
作業土工 土砂						
床 掘	土砂 BH0.45	m3	$1.800 \times 1.800 \times 0.900$	2.916	1	2.9
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	$2.916 - (0.900 \times 0.900 \times 0.150 + 0.800 \times 0.800 \times 0.750)$	2.315	1	2.3
残 土	土砂	m3	$2.916 - 2.315$	0.601	1	0.6
基面整正		m2	$0.900 \times 0.900$	0.810	1	0.8

## 【H区画道路】

コンクリート除去機

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

綢鋼板蓋	1
------	---

1箇所当り控除量

0.957

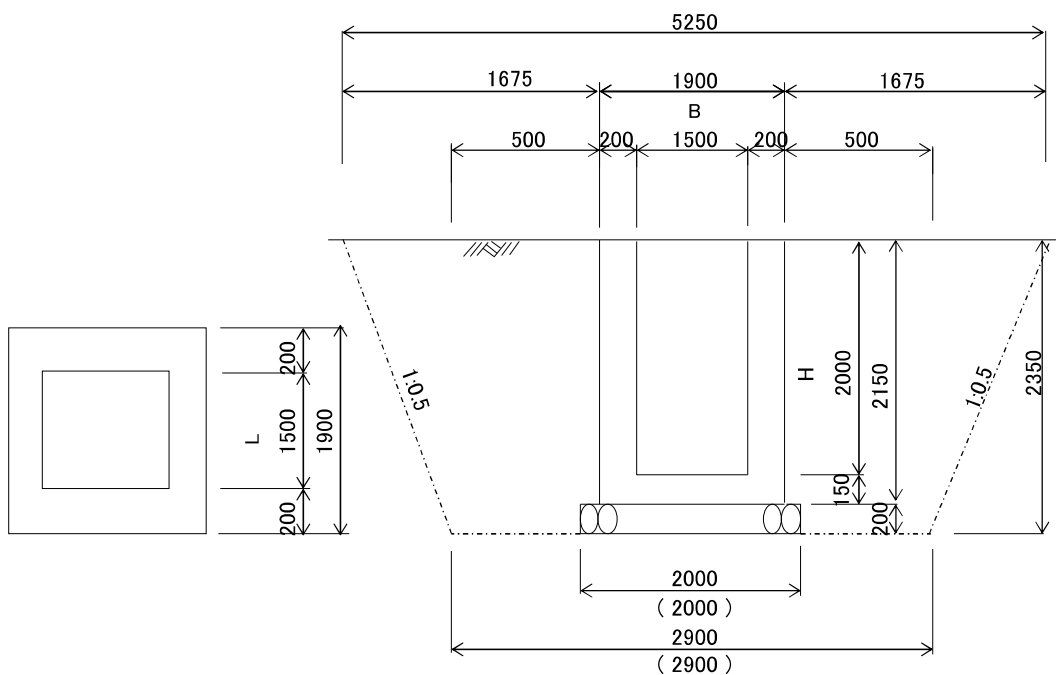
/

1

11

0.957 m<sup>3</sup>/箇所

【H区画道路】



土砂 1 箇所

集水桝

G2

B 1500 - L 1500 - H 2000

盛土部 0 箇所  
合計 1 箇所

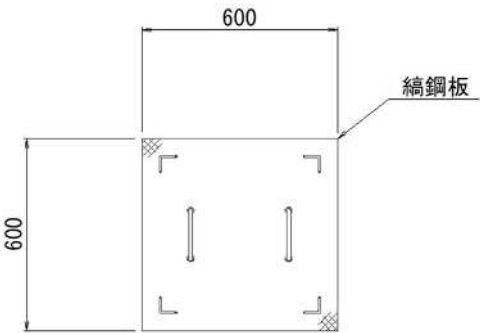
名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	ヶ所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$1.900 \times 1.900 \times 2.150 - 1.500 \times 1.500 \times 2.000$	3.262		
			別紙、控除量計算書より	-0.957		
			合計	2.305	1	2.3
型 枠	無筋	m2	$\{(1.900 + 1.900) \times 2.150 + (1.500 + 1.500) \times 2.150\} \times 2$	29.240	1	29.2
基礎材	RC-40. t=200	m2	$2.000 \times 2.000$	4.000	1	4.0
縞鋼板蓋	550×1600	枚		3	1	3
足掛金具	W=300 $\phi$ 19	本	$(2.00 - 0.5) / 0.3$	5	1	5
作業土工 土砂						
床 掘	土砂 BH0.8	m3	$(2.900 \times 2.900 + 5.250 \times 5.250) / 2 \times 2.350$	42.268	1	42.3
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	$42.268 - (2.000 \times 2.000 \times 0.200 + 1.900 \times 1.900 \times 2.150)$	33.707	1	33.7
残 土	土砂	m3	$42.268 - 33.707$	8.561	1	8.6
基面整正		m2	$2.000 \times 2.000$	4.000	1	4.0

## 【H区画道路】

集水桝蓋及び足掛金具集計表

名 称	グレーチング蓋				縞鋼板蓋			足掛金具
	600x600 T-25 ボルト固定 普通目 滑止無し (枚)	700x700 T-25 ボルト固定 普通目 滑止無し (枚)	750x1300 T-25 ボルト固定 普通目 滑止無し (枚)	750x1500 T-25 ボルト固定 普通目 滑止無し (枚)	1号縞鋼板蓋 (500x500用) 600x600 t=3.2	5号縞鋼板蓋 (1500x1500用) 800x1600 t=9.0		W=300 φ19 (本)
G1-B600-L600-H500	1							
G1-B700-L700-H700		1						
5号-B1500-L1300-H1600			2					3
6号-B1500-L1500-H1900				2				5
G2-B500-L500-H600					1			
G2-B1500-B1500-H2000						2		5
合 計	1	1	2	2	1	2		13



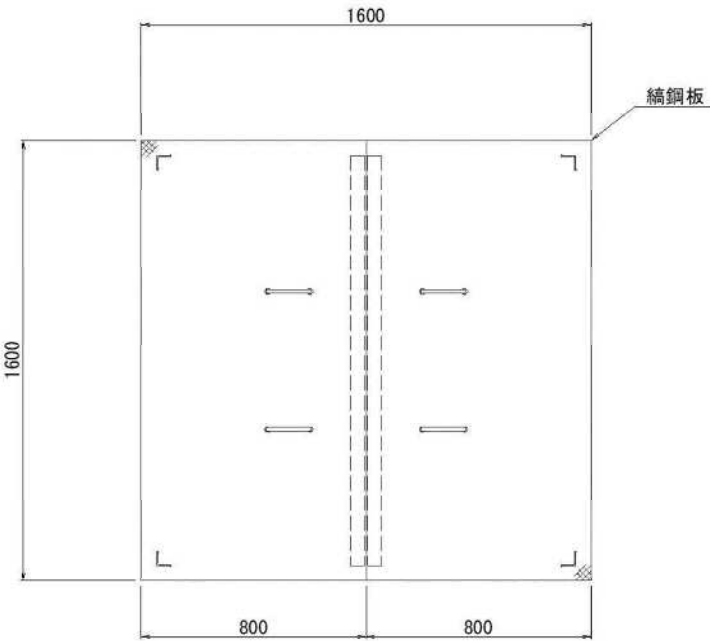


1号縞鋼板蓋

N = 1 枚

名 称	規 格	単位	算 式	1枚当り数量	数量	備考
メッキ縞鋼板	600x600	枚		1.000	1	
(500x500用)	t=3.2 SS400	(kg)	0.600 × 0.600 × 26.79	( 9.644)		
			(kg/m2)			

【H区画道路】



5号縞鋼板蓋

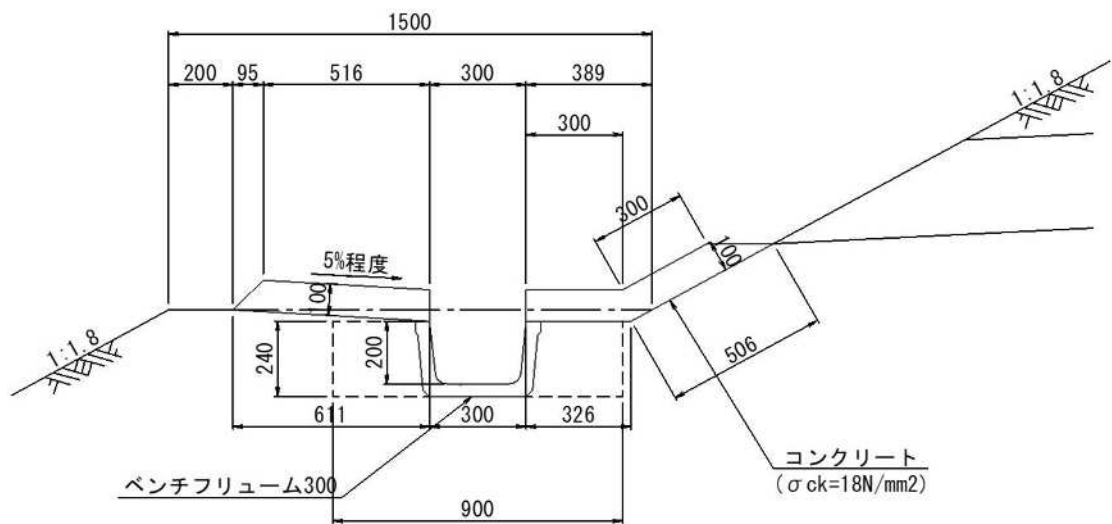
N = 2 枚

名 称	規 格	単位	算 式	1枚当り数量	数量	備考
メッキ縞鋼板	800x1600	枚		1.000	2	
(1500x1500用)	t=9.0 SS400	(kg)	0.800 × 1.60 × 72.3	( 92.595)		
			(kg/m2)			

無罪

[illegible]

【畑口谷川調整池】



ベンチフリーム300 A=0.086m<sup>2</sup>(CAD計測)

土砂	12.6	m
盛土	0.0	m
合計	12.6	m

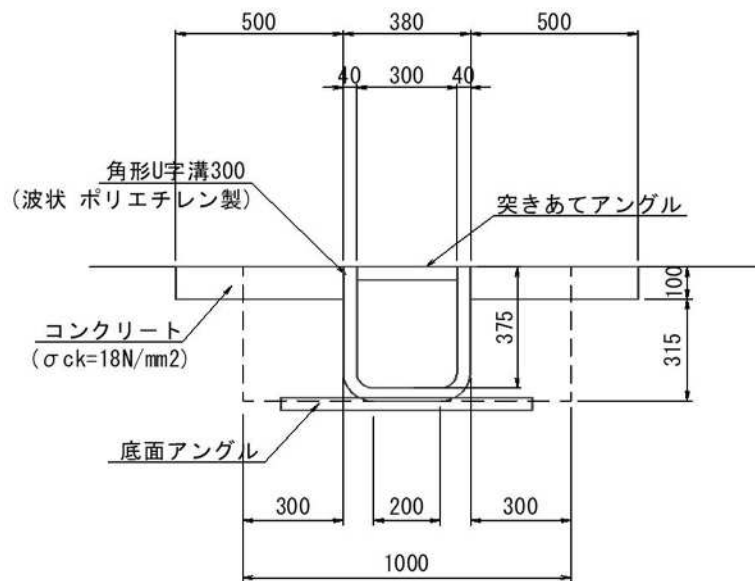
1号小段排水

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
プレキャスト側溝	ベンチフリーム300	m		10.000	12.6	12.6
コンクリート	σ ck=18N/mm <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	$(0.516+0.611+0.300+0.326+0.300+0.506)/2*0.100*10.0$	1.280	12.6	1.613
型 枠		m <sup>2</sup>	$0.100*10.0*2$	2.000	12.6	2.520
目地材	瀝青繊維質 t=10	m <sup>2</sup>	$(0.516+0.611+0.300+0.326+0.300+0.506)/2*0.100$	0.128	12.6	0.161
作業土工		m			12.6	
床 掘	土 砂 BH0.28	m <sup>3</sup>	$0.900*0.240*10.0$	2.160	12.6	2.7
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m <sup>3</sup>	$2.160-0.086*10.0$	1.300	12.6	1.6
残 土	土 砂	m <sup>3</sup>	$2.160-1.300$	0.860	12.6	1.1
基面整正		m <sup>2</sup>	$0.300*10.0$	3.000	12.6	3.8

1号縦排水延長調書

[illegible]

【畑口谷川調整池】



埋戻  $A=0.188\text{m}^2$  (CAD計測)

土砂	13.5 m
----	--------

盛土	0.0 m
----	-------

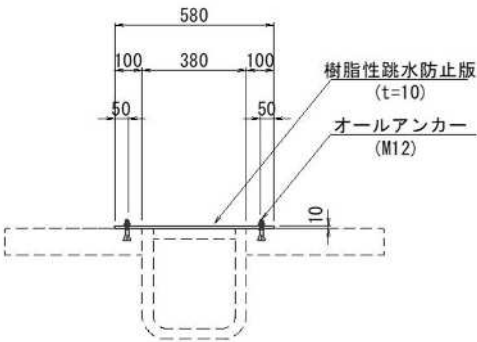
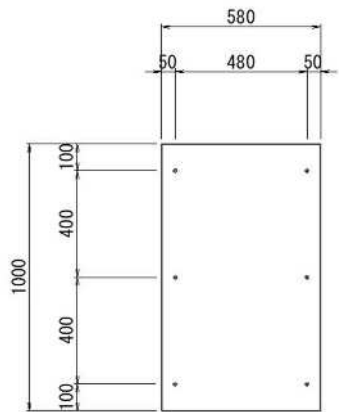
合計	13.5 m
----	--------

1号縦排水

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
角形U字溝300	波状 ポリエチレン製	m		10.000	13.5	13.5
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$(0.500+0.500)*0.100*10.0$	1.000	13.5	1.350
型 枠		m <sup>2</sup>	$0.100*10.0*2$	2.000	13.5	2.700
目地材	瀝青繊維質 t=10	m <sup>2</sup>	$(0.500+0.500)*0.100$	0.100	13.5	0.135
作業土工		m			13.5	
床 掘	土 砂 BH0.45	m <sup>3</sup>	$(1.380*0.100+1.000*0.315)*10.0$	4.530	13.5	6.1
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m <sup>3</sup>	$0.188*10.0$	1.880	13.5	2.5
残 土	土 砂	m <sup>3</sup>	$4.530-1.880$	2.650	13.5	3.6
基面整正		m <sup>2</sup>	$0.200*10.0$	2.000	13.5	2.7

1号跳水防止板

[illegible]



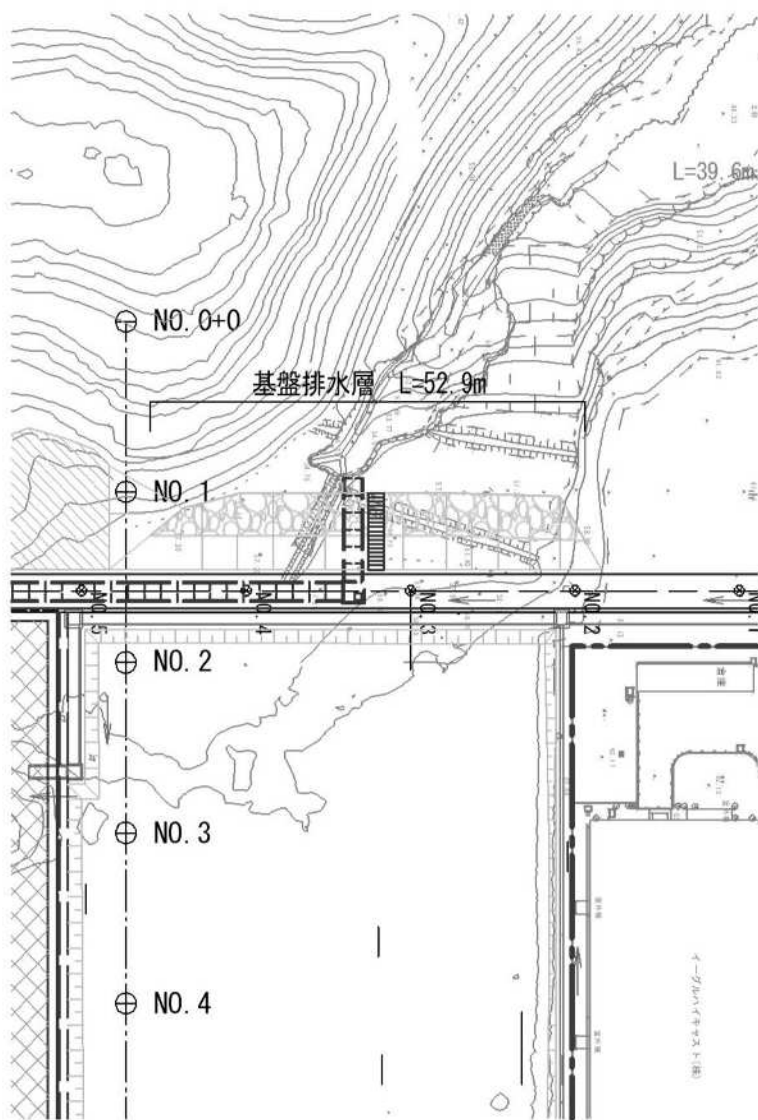
1号跳水防止板 N = 2 枚

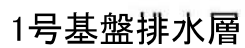
名 称	規 格	単位	算 式	10枚当り数量	枚数	数 量
樹脂性跳水防止版	W=580 L=1000 t=10	枚		10	2	2
オールアンカー	M12	本	6*10	60	2	12



# 無墨長延

[illegible]




$$L = 52.9 \text{ m}$$
H114

## 6. 防災施設工

【 H 区 画 】

[illegible]

仮設沈砂池(7.5<sup>□</sup>/3.0<sup>□</sup>×1.5) 延長調書

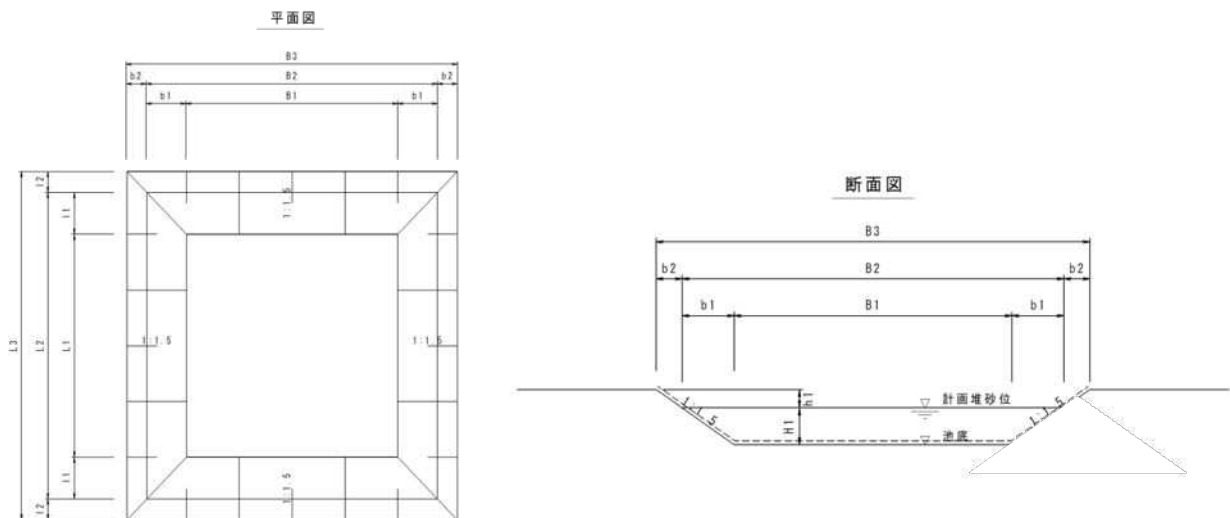
H区画

左側					右側				
測点	箇所			摘要	測点	箇所			摘要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
NO.1+14	1.0		1.0	5号					
小計	1.0		1.0		小計				
					合計	1.0		1.0	箇所

延長調書

左側					右側				
測点	延長			摘要	測点	延長			摘要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
小計					小計				
					合計				m

# 数量計算書



假設沈砂池 寸法表

名 称	寸法 (mm)												備 考
	B1	b1	B2	b2	B3	L1	l1	L2	l2	L3	H1	h1	
1号仮設沈砂池	4000	900	5800	900	7600	4000	900	5800	900	7600	600	600	(7.6□/4.0□×1.2)
2号仮設沈砂池	3000	1500	6000	750	7500	3000	1500	6000	750	7500	1000	500	(7.5□/3.0□×1.5)
3号仮設沈砂池	3000	1500	6000	750	7500	3000	1500	6000	750	7500	1000	500	(7.5□/3.0□×1.5)
4号仮設沈砂池	3000	1500	6000	750	7500	3000	1500	6000	750	7500	1000	500	(7.5□/3.0□×1.5)
5号仮設沈砂池	3000	1500	6000	750	7500	3000	1500	6000	750	7500	1000	500	(7.5□/3.0□×1.5)
6号仮設沈砂池	3500	1500	6500	750	8000	3500	1500	6500	750	8000	1000	500	(8.0□/3.0□×1.5)
7号仮設沈砂池	4500	1500	7500	750	9000	4500	1500	7500	750	9000	1000	500	(9.0□/4.0□×1.5)
8号仮設沈砂池	4000	900	5800	900	7600	4000	900	5800	900	7600	600	600	(7.6□/4.0□×1.2)

土工箇所

土砂 N=1箇所

(1箇所当り)

[illegible]

## 7. 舗装工

### 【H区画】



舗装工 集計表

種 別	細 別	規 格	単位	I区画道路	H区画				合 計	摘 要
					市道幹線					
土工										
	舗装厚分	切土部	m3	232.6					232.6	
		盛土部	m3	267.8					267.8	
盛土工										
	路床盛土	W<2.5	m3	0.0					0.0	
		2.5≦W<4.0	m3	80.0					80.0	
		4.0≦W	m3	649.5					649.5	
アスファルト舗装工										
	(車道舗装)									
	下層路盤	再生碎石 RC-30 t=15cm	m2	1,181.4					1,181.4	
	(市道幹線舗装復旧)									
	表 層	再生密粒20 ストアス 60/80 t=5cm W<1.4	m2		82.4				82.4	
	基 層	再生粗粒20 ストアス 60/80 t=5cm W<1.4	m2		82.4				82.4	
	上層路盤	粒度調整碎石 M-30 t=15cm W<1.4	m2		82.4				82.4	
	下層路盤	再生碎石 RC-30 t=15cm	m2		82.4				82.4	

土工計算書（Ⅰ区画道路）									
測点 番号	距離	舗装厚分（切土部）			摘要	舗装厚分（盛土部）			摘要
		面積	平均 面積	立積		面積	平均 面積	立積	
N0.0 +5.4		3.0							
N0.1	14.60	3.0	3.00	43.8		0.0	0.00	0.0	
N0.2	20.00	1.9	2.45	49.0		1.1	0.55	11.0	
N0.3	20.00	0.0	0.95	19.0		3.0	2.05	41.0	
N0.4	20.00	0.0	0.00	0.0		3.2	3.10	62.0	
N0.5	20.00	3.1	1.55	31.0		0.1	1.65	33.0	
N0.6	20.00	0.9	2.00	40.0		2.2	1.15	23.0	
N0.7	20.00	1.2	1.05	21.0		1.9	2.05	41.0	
N0.8	20.00	0.7	0.95	19.0		2.4	2.15	43.0	
N0.8 +11.5	11.50	1.0	0.85	9.8		0.0	1.20	13.8	
計			232.6				267.8		

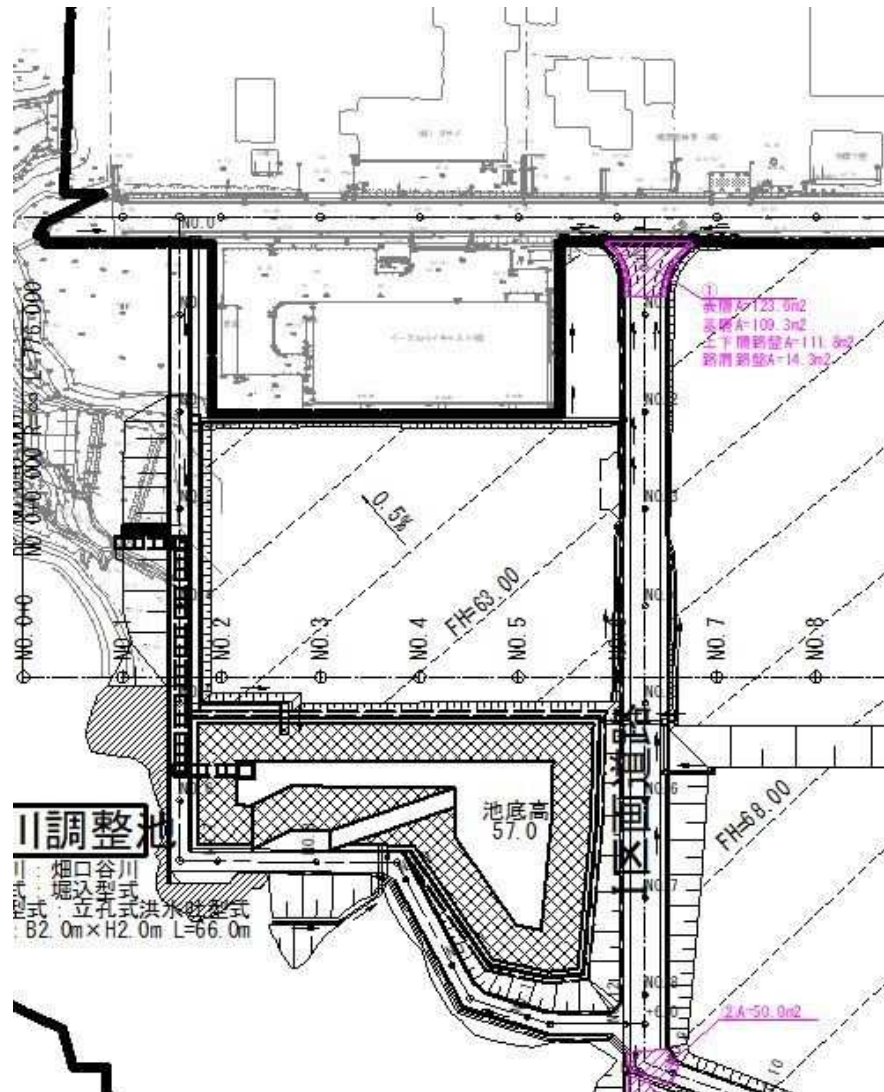
土工計算書（Ⅰ区画道路）									
測点 番号	距離	路床盛土 W<2.5			摘要	路床盛土 2.5≤W<4.0			摘要
		面積	平均 面積	立積		面積	平均 面積	立積	
N0.0 +5.4						0.0			
N0.1	14.60		0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0.2	20.00		0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0.3	20.00		0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0.4	20.00		0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0.5	20.00		0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0.6	20.00		0.00	0.0		0.6	0.30	6.0	
N0.7	20.00		0.00	0.0		3.4	2.00	40.0	
N0.8	20.00		0.00	0.0		0.0	1.70	34.0	
N0.8 +11.5	11.50		0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
計			0.0				80.0		



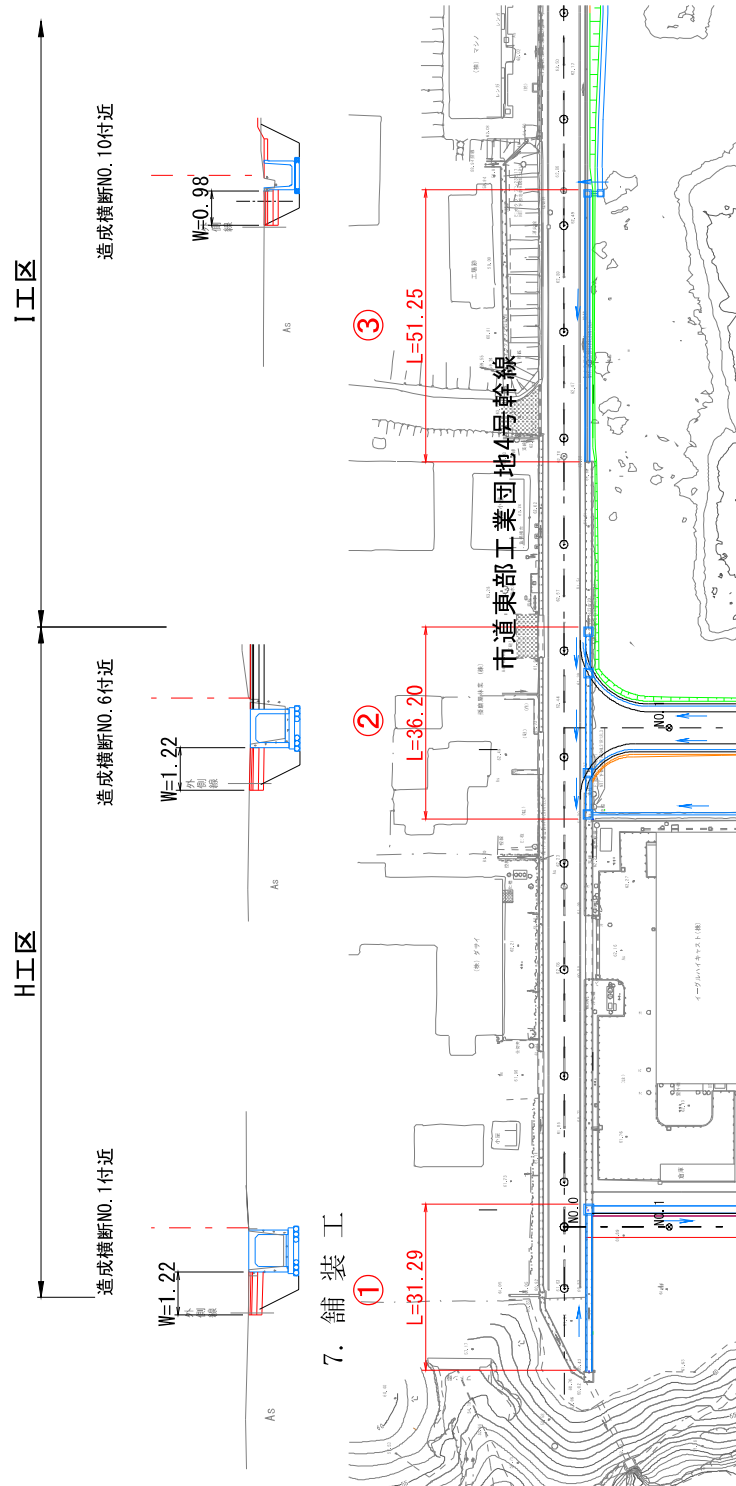
舗装計算書（I区画道路）									
測点 番号	距離	車道下層路盤			摘要				摘要
		幅員	平均 幅員	面積					
N0.0 +16.50		6.90							
N0.1	3.50	6.90	6.90	24.2					
N0.2	20.00	6.90	6.90	138.0					
N0.3	20.00	6.90	6.90	138.0					
N0.4	20.00	6.90	6.90	138.0					
N0.5	20.00	6.90	6.90	138.0					
N0.6	20.00	6.90	6.90	138.0					
N0.7	20.00	6.90	6.90	138.0					
N0.8	20.00	6.90	6.90	138.0					
N0.8 +11.5	11.50	6.90	6.90	79.4					
①				111.8	根拠図より				根拠図より
計				1,181.4					



舗装工平面図



# 舗装復旧



## 7. 舗装工

①	A=	1.22	×	31.3	=	38.19	m2
②	A=	1.22	×	36.2	=	44.16	m2
ΣA=		38.19	+	44.16	=	82.4	m2

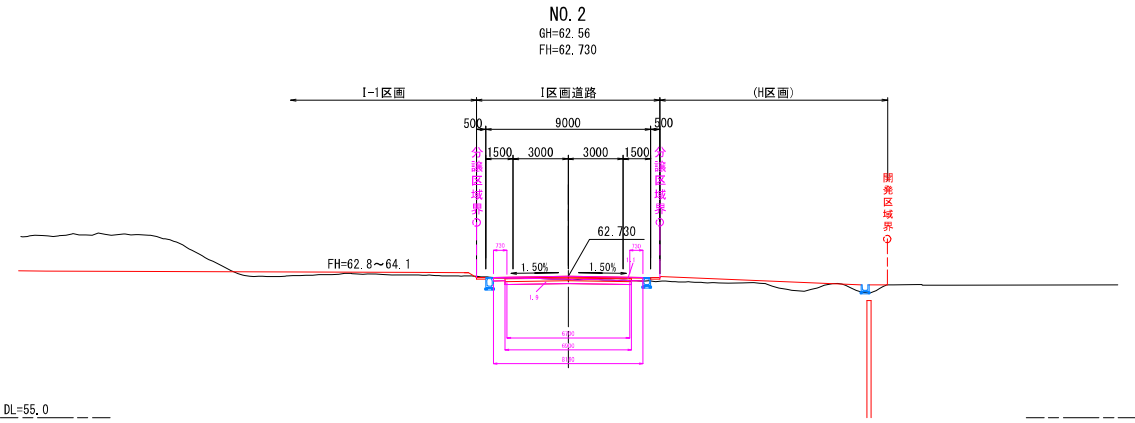
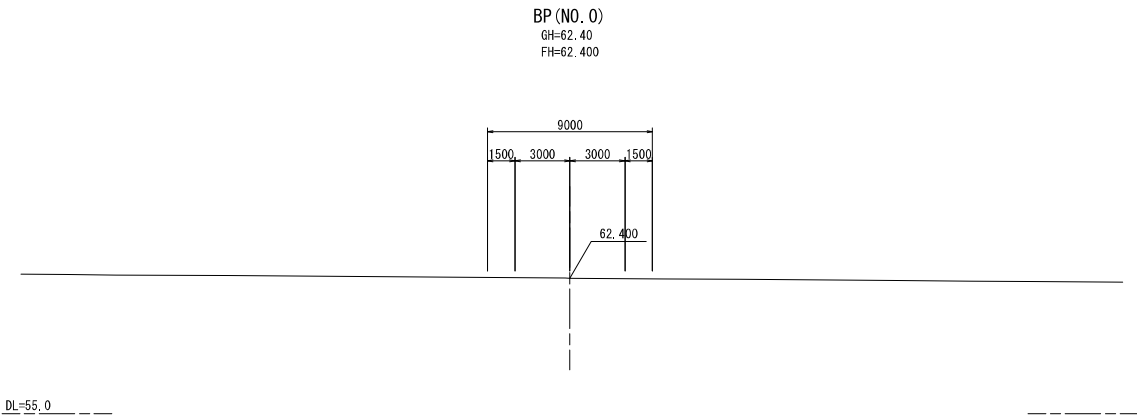
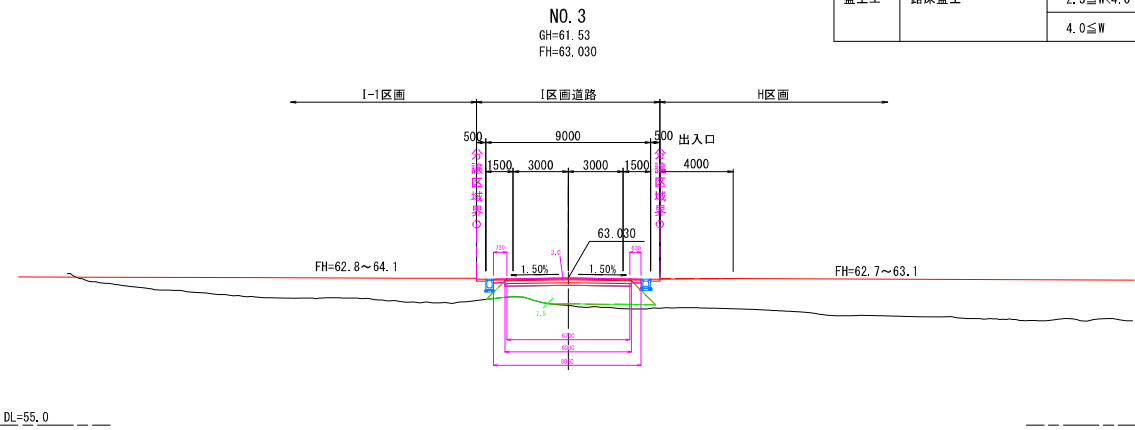
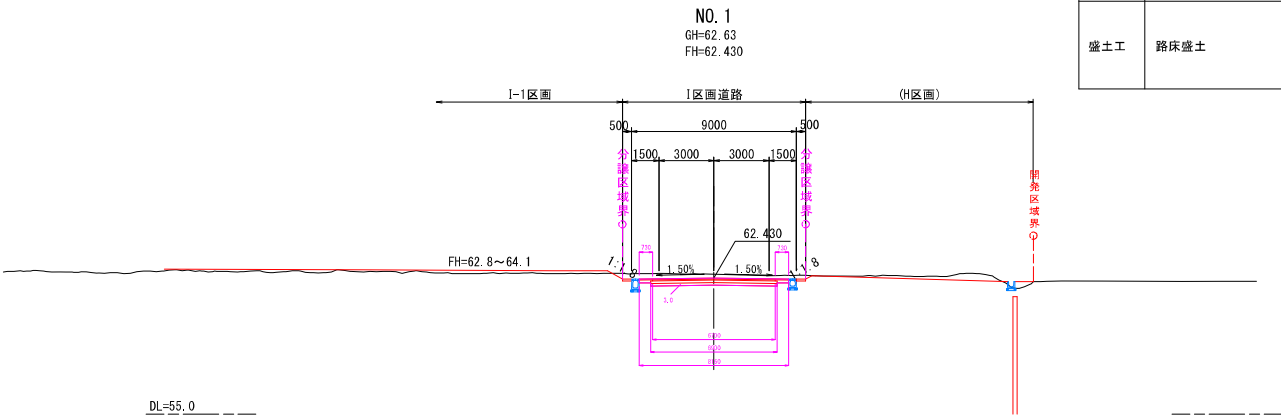


I 区画道路横断面図 (1/7)

舗装工根拠図 (H 区画)

工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削 (切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	3.0
	舗装掘削 (盛土部)		m <sup>2</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>2</sup>	7.5

工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削 (切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	舗装掘削 (盛土部)		m <sup>2</sup>	3.0
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>2</sup>	7.5



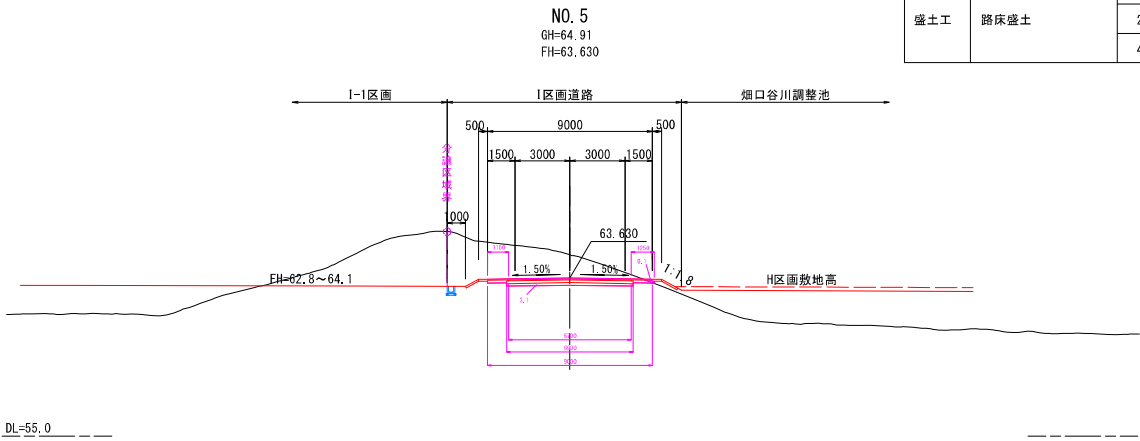
工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削 (切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	1.9
	舗装掘削 (盛土部)		m <sup>2</sup>	1.1
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>2</sup>	-

事業名	江津地域拠点工業団地 HIJ区画造成事業
施工箇所	江津市松川町外 地内
図面名称	I 区画道路横断面図 (1/7) A1 S=1:200 縮尺 A3 S=1:400
事業者	島根県企業局
設 計	株式会社エイト日本技術開発 橋本 秀昭
図 番	104 葉の内 37

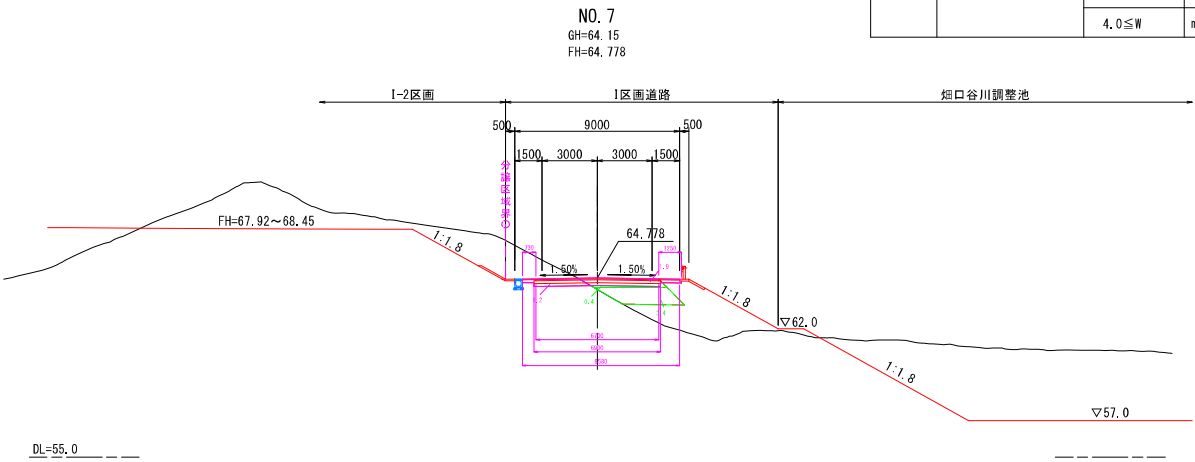
※地盤線はLPデータより作成

I 区画道路横断面図 (2/7)

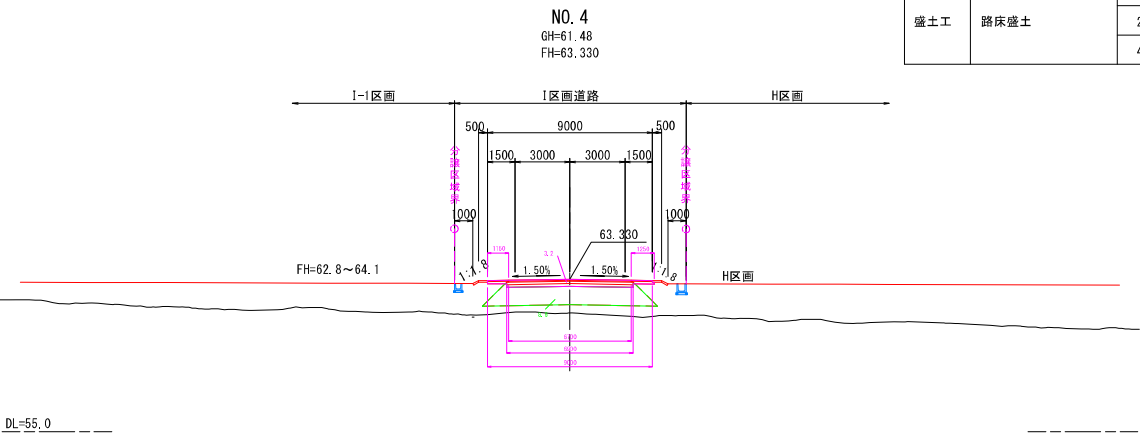
舗装工根拠図 (H 区画)



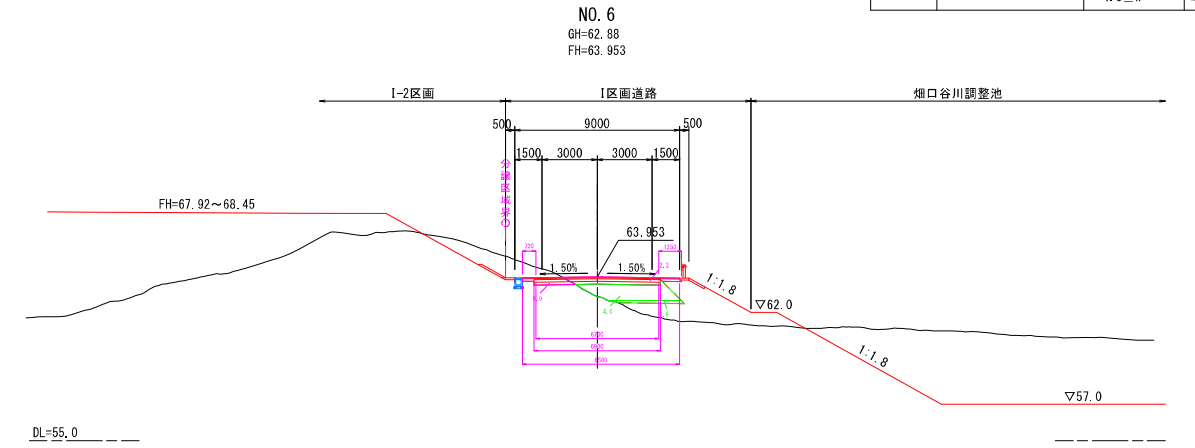
工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削 (切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	3.1
	舗装掘削 (盛土部)		m <sup>2</sup>	0.1
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>2</sup>	-



工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削 (切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	1.2
	舗装掘削 (盛土部)		m <sup>2</sup>	1.9
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	3.4
		4.0≤W	m <sup>2</sup>	0.4



工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削 (切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	舗装掘削 (盛土部)		m <sup>2</sup>	3.2
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>2</sup>	8.6



工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削 (切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	0.9
	舗装掘削 (盛土部)		m <sup>2</sup>	2.2
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	0.6
		4.0≤W	m <sup>2</sup>	4.0

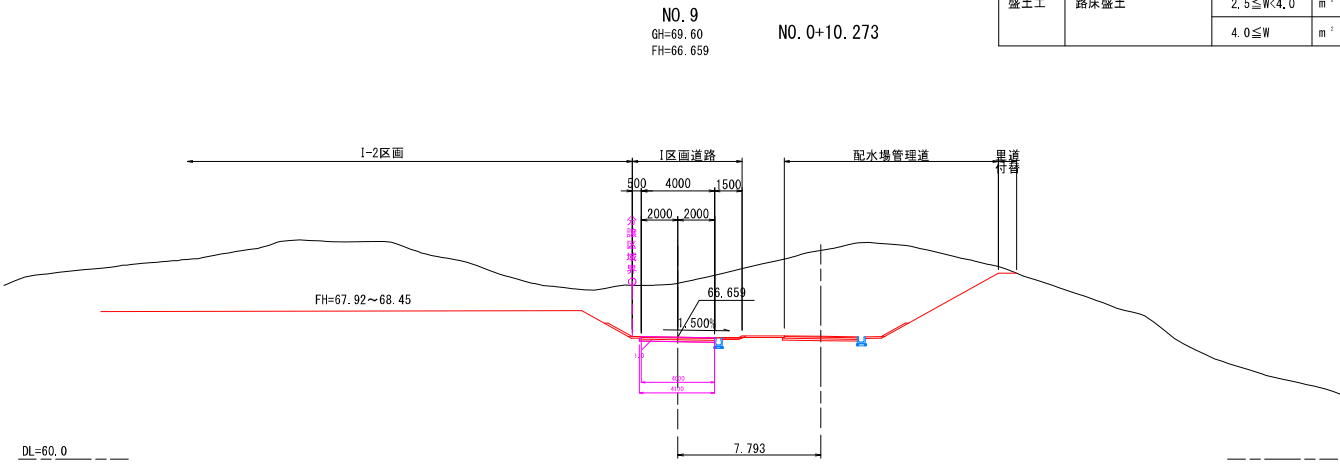
事業名	江津地域拠点工業団地 HIJ区画造成事業
施工箇所	江津市松川町外 地内
図面名称	I区画道路横断面図 (2/7) A1 S=1:200 縮尺 A3 S=1:400
事業者	島根県企業局
設 計	株式会社エイト日本技術開発 橋本 秀昭
図 番	104 葉の内 38

※地盤線はLPデータより作成

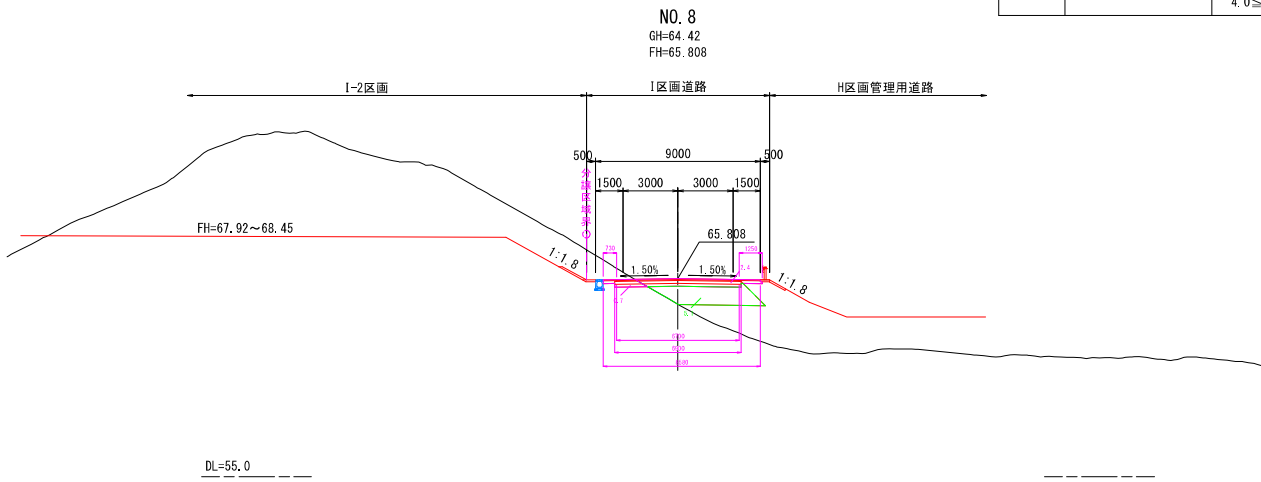
## I 区画道路横断面図 (3/7)

## 舗装工根拠図(H区画)

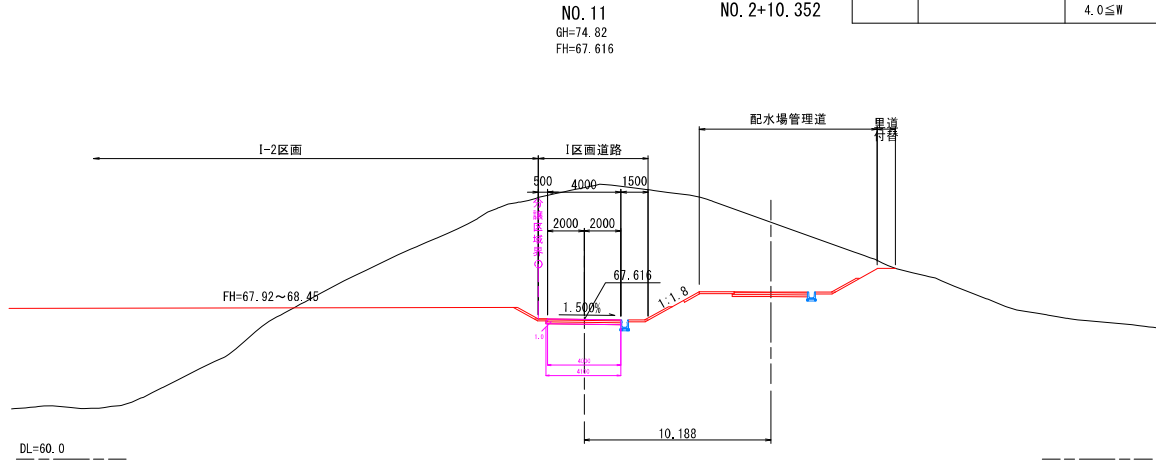
工 種	種 別	規 格	単位	数量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	1.0
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>2</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>2</sup>	-



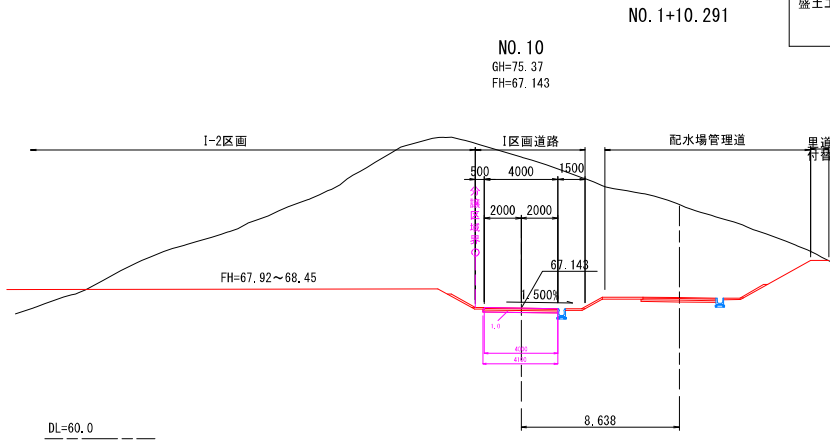
工 種	種 別	規 格	単位	数量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>3</sup>	0.7
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>3</sup>	2.4
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>2</sup>	5.1



工 種	種 別	規 格	単位	数量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	1.0
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>2</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>2</sup>	-



工 種	種 別	規 格	単位	数量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>3</sup>	1.0
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>3</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>3</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>3</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>3</sup>	-



事業名	江津地域拠点工業団地 H1J区画造成事業
施工箇所	江津市松川町外 地内
図面名称	1区画道路横断面図 (3/7) 縮尺 A1 S=1:200 A3 S=1:400
事業者	島根県企業局
設 計	株式会社エイト日本技術開発 橋本 秀昭
図 番	104 葉の内 39

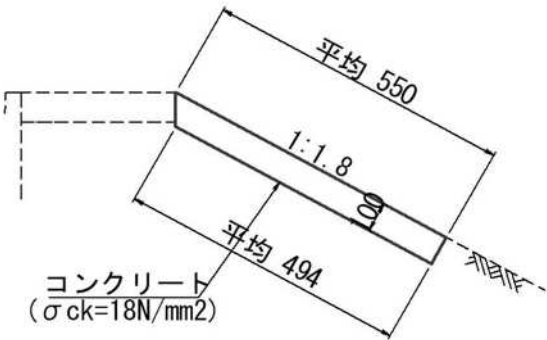
※地盤線はLPデータより作成

## 9.道路付属施設工

### 【H区画】

[illegible]





3号防草コンクリート

L = 72.5 m

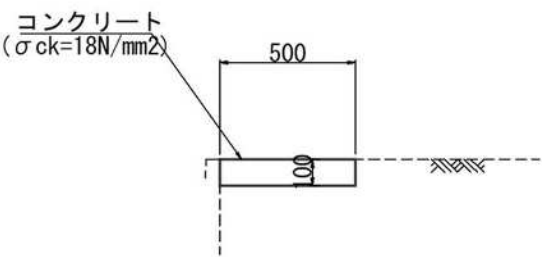
名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	σ <sub>ck</sub> =18N/mm <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	(0.550+0.494)/2*0.100*10.0	0.522	72.5	3.8
目地材	瀝青繊維質 t=10	m <sup>2</sup>	(0.550+0.494)/2*0.100	0.052	72.5	0.4
型枠		m <sup>2</sup>	0.100*10.0	1.000	72.5	7.3

【画×H】

[illegible]



【H区画】

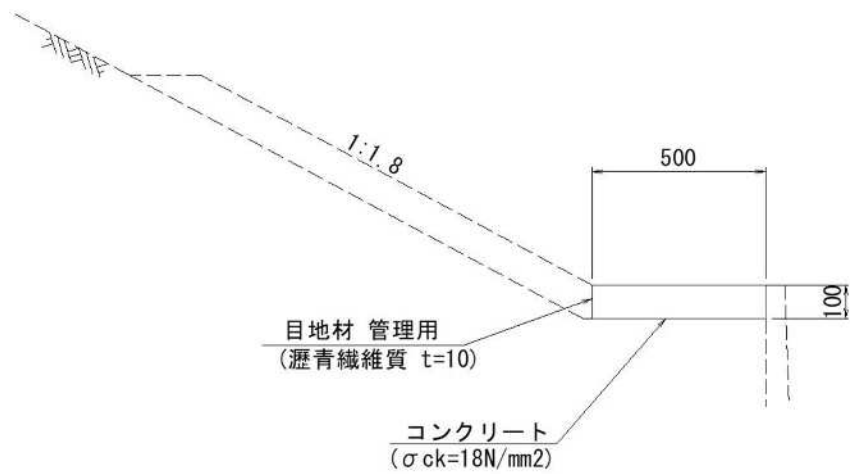


1号張りコンクリート

L = 257.7 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$0.500 \times 0.100 \times 10.0$	0.500	257.7	12.9
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	$0.500 \times 0.100$	0.050	257.7	1.3
型枠		m2	$0.100 \times 10.0$	1.000	257.7	25.8





5号張りコンクリート

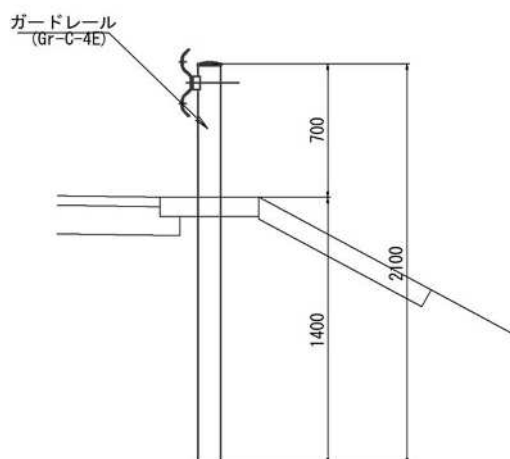
L = 64.8 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$0.500 \times 0.100 \times 10.0$	0.500	64.8	3.2
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	$0.500 \times 0.100$	0.050	64.8	0.3
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	$10.000 \times 0.100$	1.000	64.8	6.5
型枠		m2	$0.100 \times 10.0$	1.000	64.8	6.5

【画×H】

[illegible]

【H区画】



ガードレール

$$L = 62.2 \text{ m}$$
[illegible]

## 【畑口谷川調整池】

道路付属施設工

## 道路附属施設工 数量集計表

## 【畑口谷川調整池】

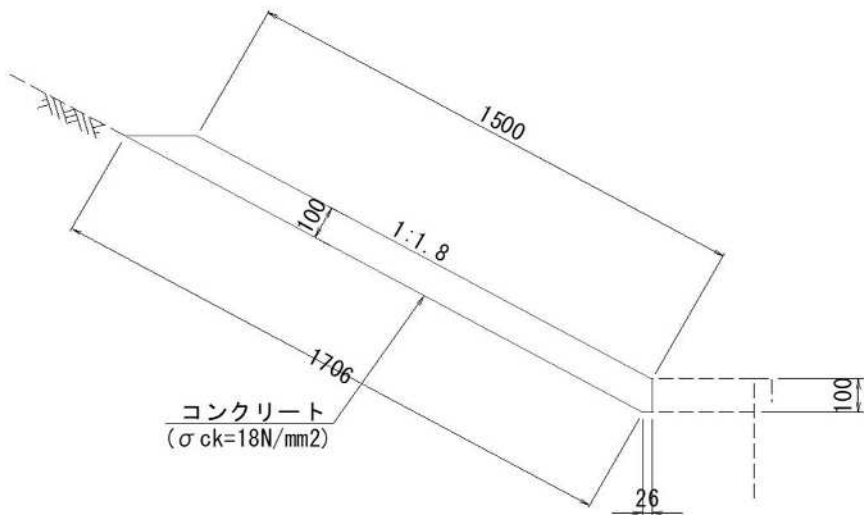
種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	備 考
道路附属物工					
	1号防草コンクリート	t=100	m	24.2	
	2号防草コンクリート	t=100	m	69.9	
	1号張りコンクリート	t=100	m	367.3	
	2号張りコンクリート	t=100	m	21.8	
	3号張りコンクリート	t=100	m	67.8	
	4号張りコンクリート	t=100	m	2.8	
	地先境界ブロック	B120-H120	m	16.0	
防護柵工					
	ガードレール	Gr-C-4E	m	259.1	
	車止め	上下式	本	4	
		上下式、チェーン内蔵	本	2	
		上下式、チェーン端部用	本	1	
丸太階段工					
	丸太階段		m	9.0	

1号防草コンクリート

[illegible]



【畑口谷川調整池】



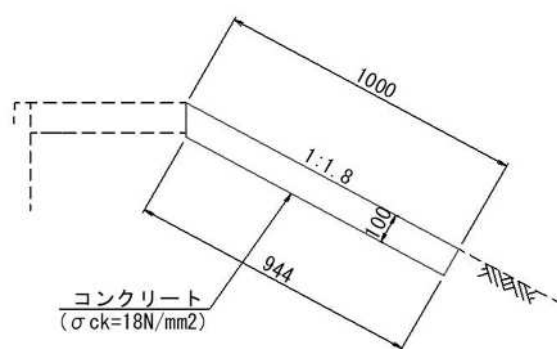
1号防草コンクリート

L = 24.2 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	$((1.500+1.706)/2*0.100+0.026*0.100/2)*10.0$	1.616	24.2	3.9
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	$(1.500+1.706)/2*0.100+0.026*0.100/2$	0.162	24.2	0.4
型枠		m2	0.100*10.0	1.000	24.2	2.4

2号防草コンクリート  
延長調書[illegible]

【畑口谷川調整池】



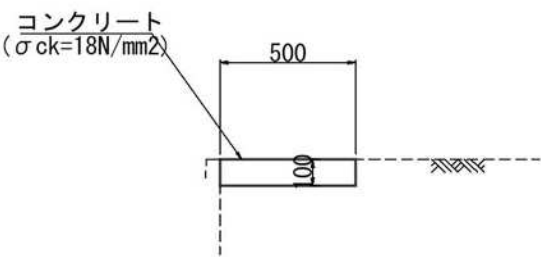
2号防草コンクリート

L = 69.9 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	(1.000+0.944)/2*0.100*10.0	0.972	69.9	6.8
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	(1.000+0.944)/2*0.100	0.097	69.9	0.7
型枠		m2	0.100*10.0	1.000	69.9	7.0

1号張りコンクリート  
延長調書[illegible]

【畑口谷川調整池】



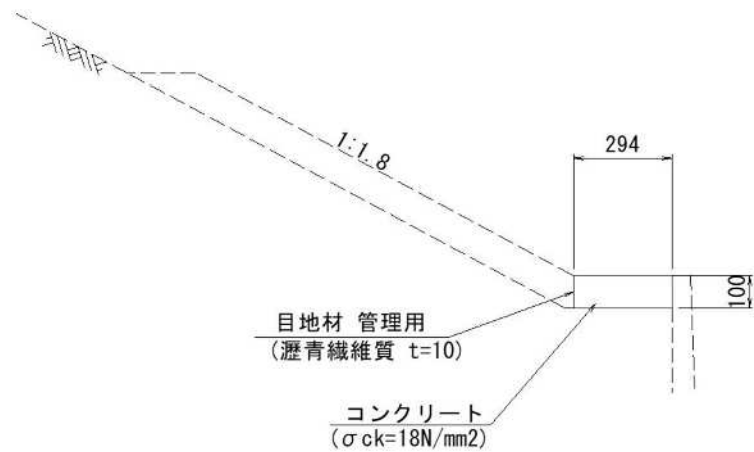
1号張りコンクリート

L = 367.3 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$0.500*0.100*10.0$	0.500	367.3	18.4
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	$0.500*0.100$	0.050	367.3	1.8
型枠		m2	$0.100*10.0$	1.000	367.3	36.7

2号張りコンクリート  
延長調書[illegible]

【畑口谷川調整池】



2号張りコンクリート

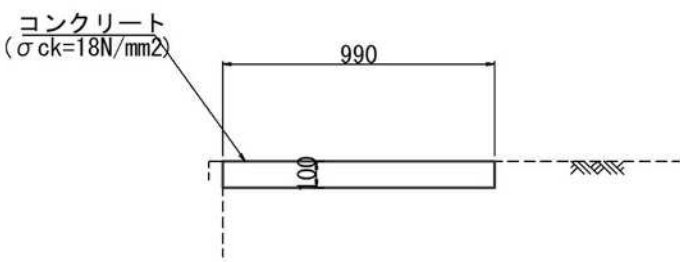
L = 21.8 m

名 称	規 格	単 位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	0.294*0.100*10.0	0.294	21.8	0.6
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	0.294*0.100	0.029	21.8	0.1
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	10.000*0.100	1.000	21.8	2.2
型枠		m2	0.100*10.0	1.000	21.8	2.2

3号張りコンクリート  
延長調書[illegible]



【畑口谷川調整池】



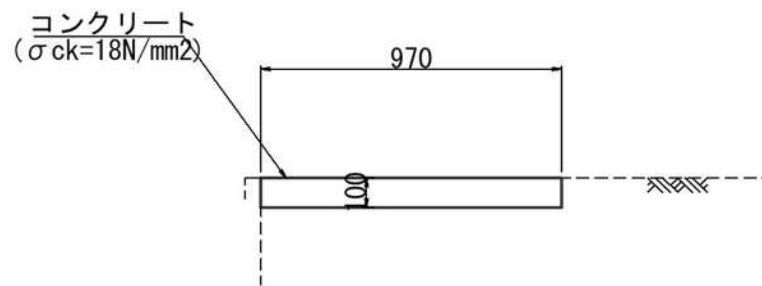
3号張りコンクリート

L = 67.8 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$0.990 \times 0.100 \times 10.0$	0.990	67.8	6.7
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	$0.990 \times 0.100$	0.099	67.8	0.7
型枠		m2	$0.100 \times 10.0$	1.000	67.8	6.8

4号張りコンクリート  
延長調書[illegible]

【畑口谷川調整池】



4号張りコンクリート

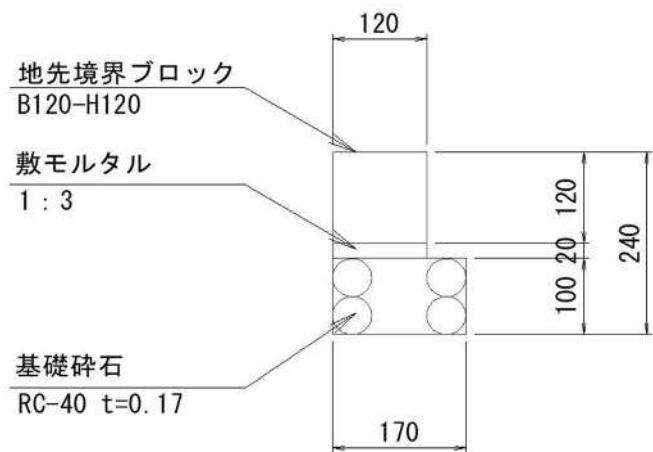
L = 2.8 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$0.970 \times 0.100 \times 10.0$	0.970	2.8	0.3
目地材	瀝青繊維質 t=10	m <sup>2</sup>	$0.970 \times 0.100$	0.097	2.8	0.03
型枠		m <sup>2</sup>	$0.100 \times 10.0$	1.000	2.8	0.3

地先境界ブロック

左側						右側						摘要
測点	延長・箇所					点	合計	延長・箇所				
					合計							
No.7 +6.8 ~ No.8 +2.8		16.0	16.0				H区画道路					
左計		16.0	16.0			右計						
						合計(m)		16.0				16.0

【畑口谷川調整池】



地先境界ブロック

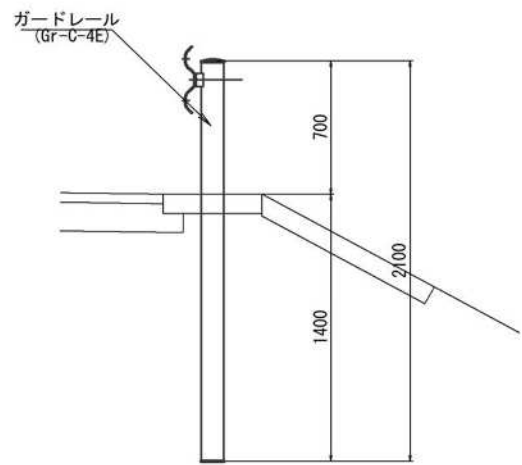
L = 16.0 m

名 称	規 格	単 位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
地先境界ブロック	B120-H120	個	10.0/0.6	16.700	16.0	26.7
敷モルタル	1:3	m3	0.120*0.020*10.0	0.024	16.0	0.0
基礎砕石	RC-40 t=0.17	m2	0.170*10.0	1.700	16.0	2.7

ガードル延長調書

【畑口谷川調整池】

【畑口谷川調整池】



ガードレール

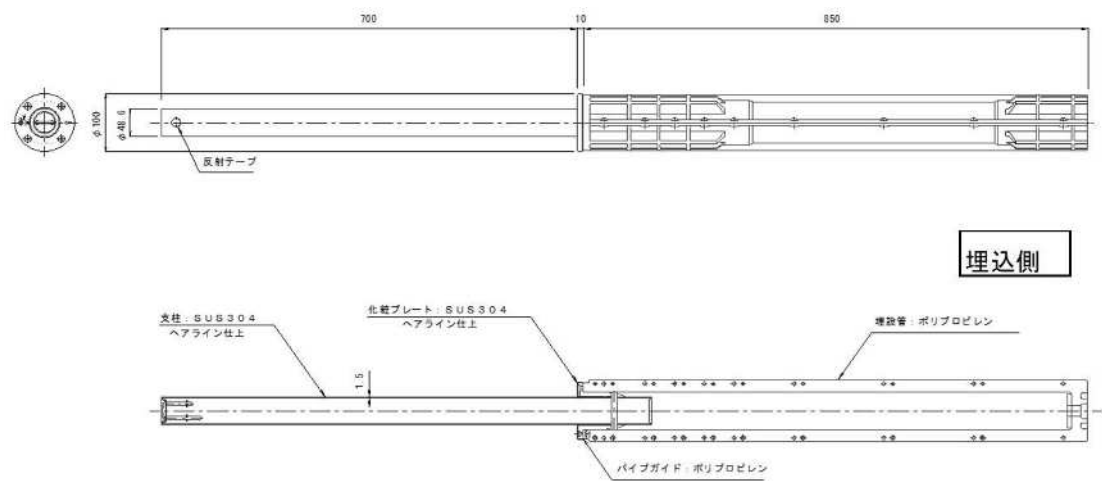
L = 259.1 m

名 称	規 格	単 位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
ガードレール	Gr-C-4E	m	10.0	10.000	259.1	259.1

【畑口谷川調整池】



【畑口谷川調整池】



車止め

N = 4.0 本

名 称	規 格	単位	算 式	1本当り数量	延長・本	数 量
車止め	上下式	本		1.000	4.0	4.0

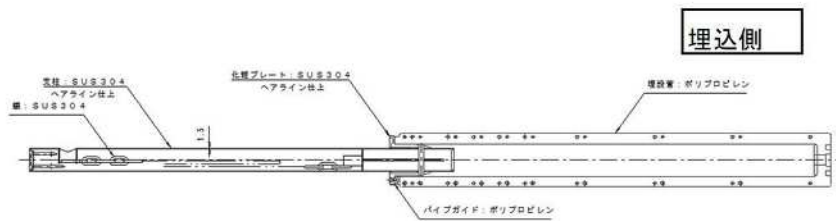
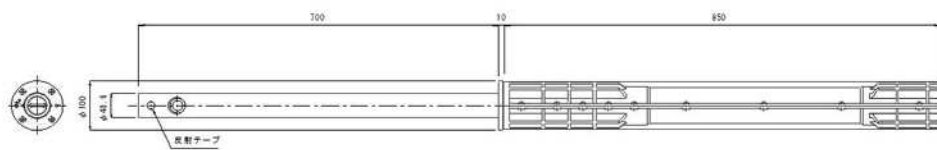
# 制圖長延

【畑口谷川調整池】

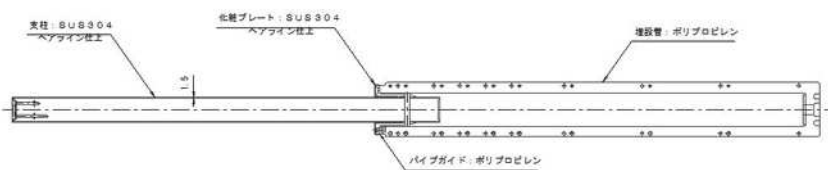
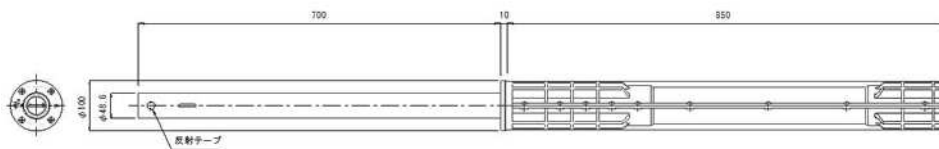
[illegible]

【畑口谷川調整池】

上下式車止め（チェーン内蔵）



上下式車止め（チェーン端部用）



車止め(チェーン付)

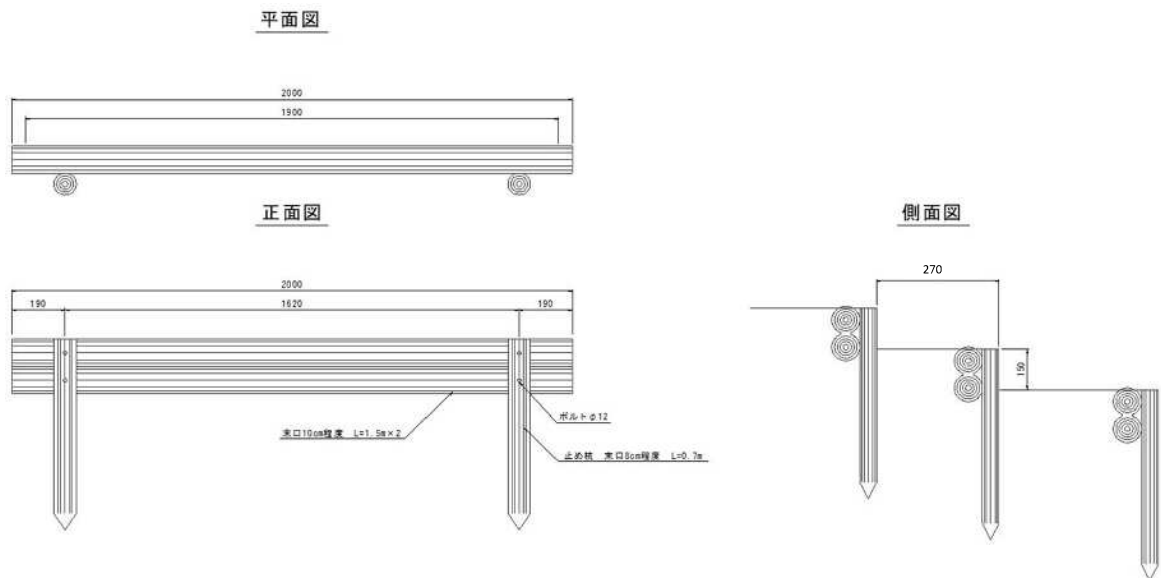
N = 3.0 本

[illegible]

刑四

右	合
---	---

【畑口谷川調整池】



## 丸太階段

総計 33 段  
 (L = 9.0 m)

※延長9.0m/踏面0.27m=33段

[illegible]

## 【H区画 市道幹線道路】

### 10.構造物撤去工

構造物撤去工 数量集計表

【H区画 市道幹線道路】

[illegible]

## 構造物取壊し工 数量集計表

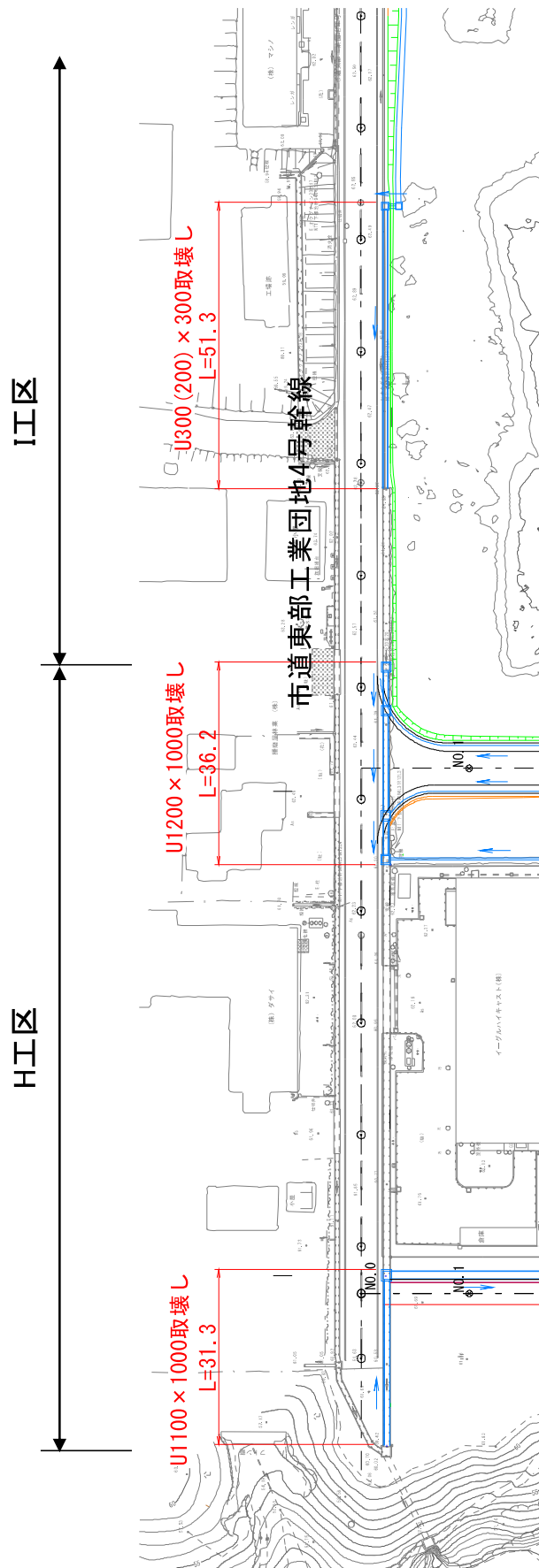
## コンクリート構造物取壊し(鉄筋構造物)

種 別	細 別	単位	数 量	摘 要
U1100x1000取壊し		m3	16.3	
U1200x1000取壊し		m3	19.2	
合計		m3	35.5	

## 運搬処理

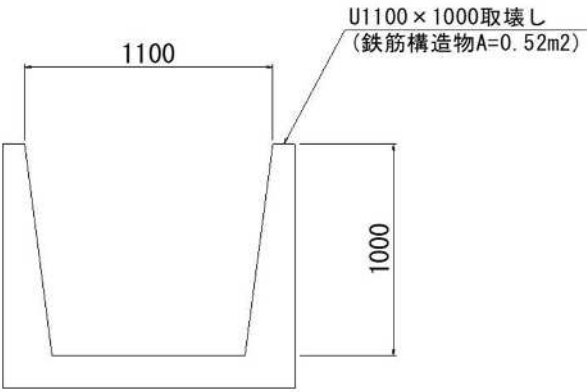
種 別	細 別	単位	数 量	摘 要
殻運搬処理	コンクリート殻 鉄筋構造物	m3	35.5	





## 【H区画市道幹線道路】

[illegible]



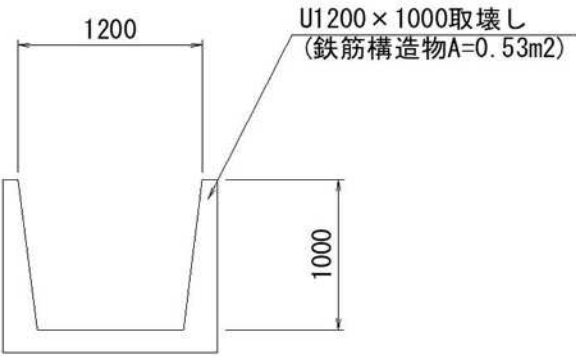
U1100x1000取壊し

L = 31.3 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
鉄筋構造物		m3	0.52 × 10.0	5.2	31.3	16.3

【H区画市道幹線道路】

[illegible]

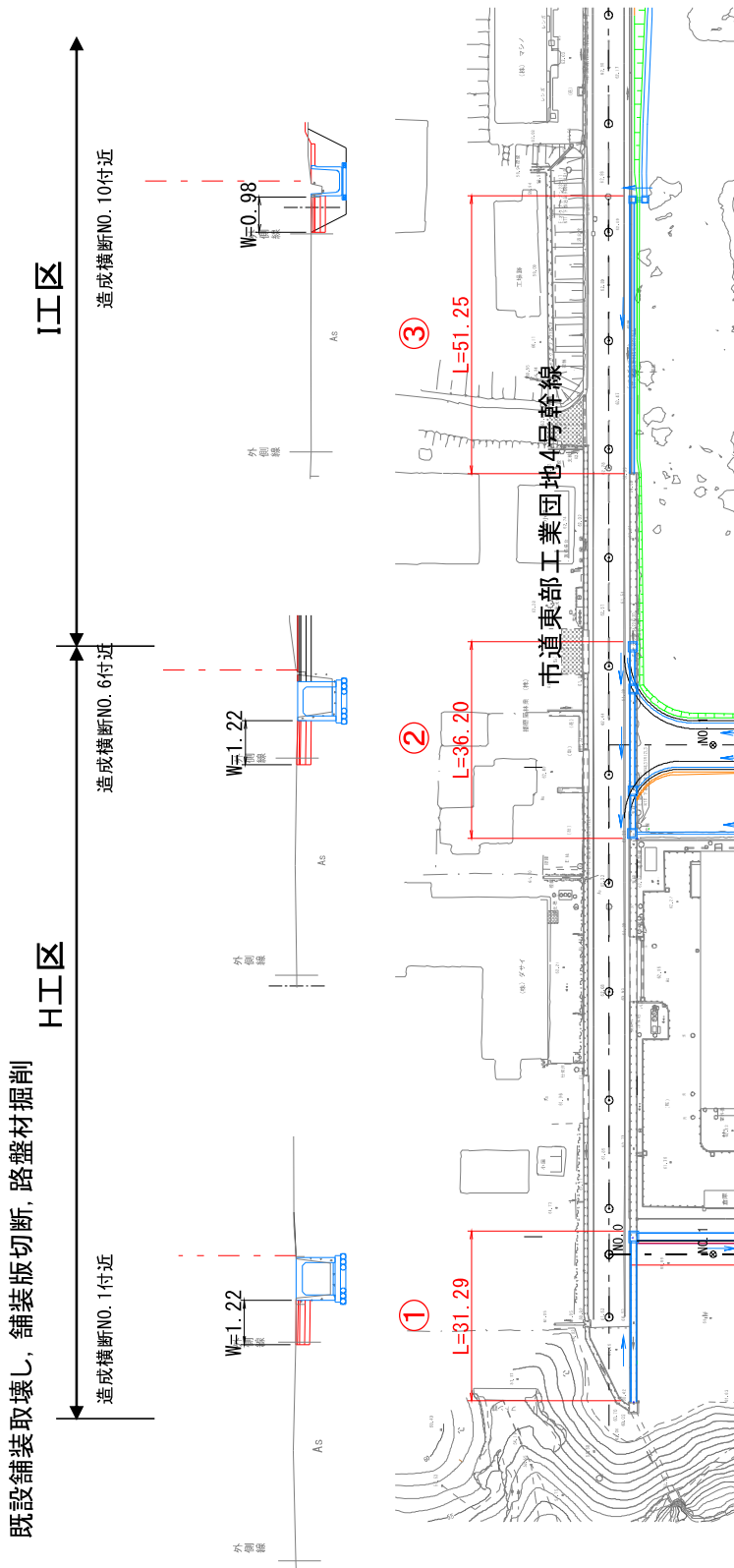


U1200x1000取壊し

L = 36.2 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
鉄筋構造物		m3	0.53 × 10.0	5.3	36.2	19.2

【H区画 市道幹線道路】



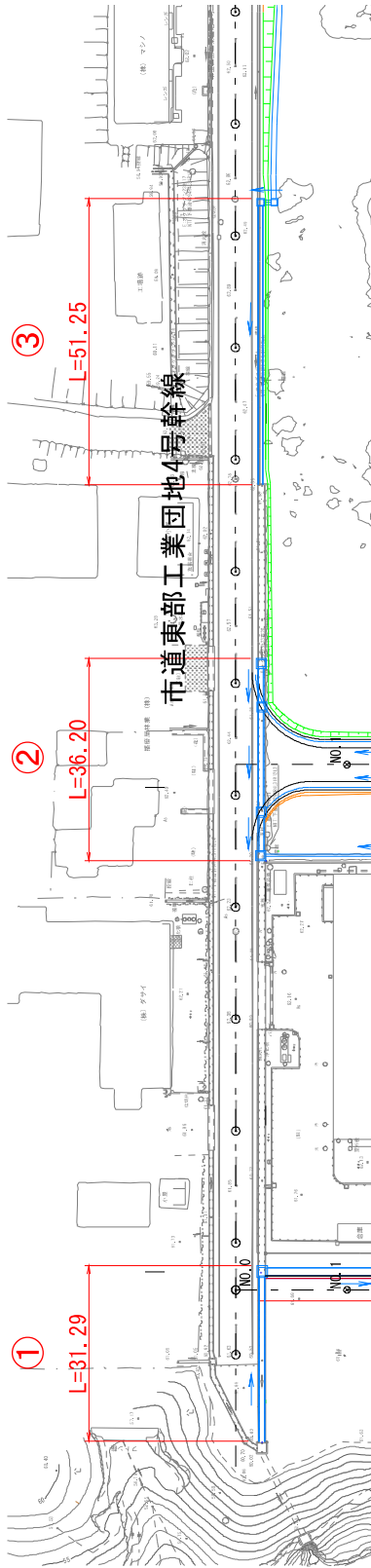
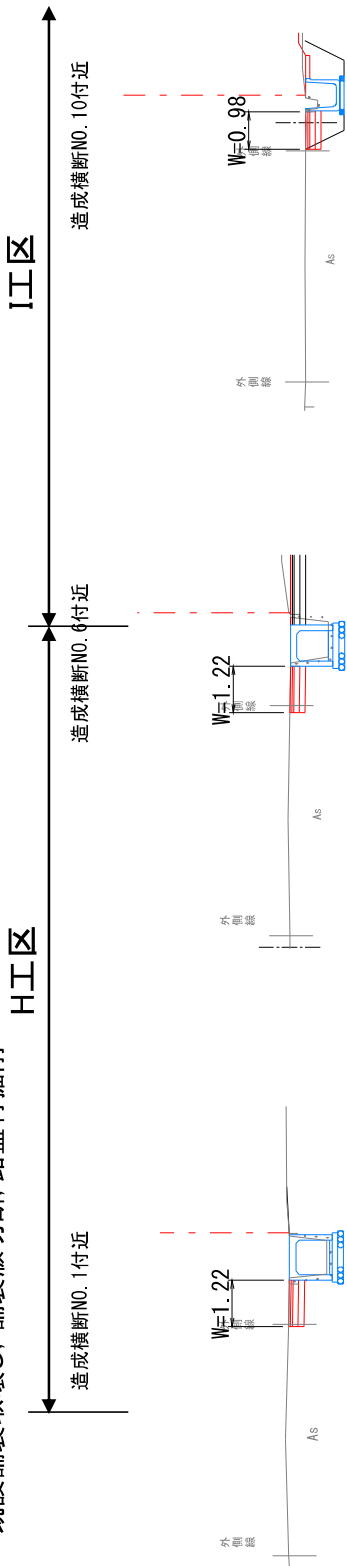
既設舗装取壊し

舗装版切断

①	A=	1.22	×	31.3	=	38.19	m <sup>2</sup>	①	L=	31.3	m
②	A=	1.22	×	36.2	=	44.16	m <sup>2</sup>	②	L=	36.2	m
ΣA=		38.19	+	44.16	=	82.35	m <sup>2</sup>	ΣL=		31.3	+ 36.2 = 67.5 m
V=		82.35	×	市道舗装厚 0.1	=	8.2	m <sup>3</sup>				

【H区画 市道幹線道路】

既設舗装取壊し、舗装版切断、路盤材掘削



路盤材掘削

①	A=	1.22	×	31.3	=	38.19	m2
②	A=	1.22	×	36.2	=	44.16	m2
ΣA=		38.19	+	44.16	=	82.35	m2
V=		82.35	×	市道路盤厚 0.3	=	24.7	m3

## 11.伐開除根工

【 H 区 画 】



伐開除根工 集計表

[illegible]

伐開除根一覽表：H区画

	H区画	合計	備考
伐開	10,452.6	10,452.6	

・根抛図：H区画



## 12.排水構造物作業土工

### 【H区画管理用道路】

(土工以外の構造物数量は畑口谷川調整池数量へ計上)

[illegible]

工 種 : 排水構造物工 作業土工集計表 【H区画管理用道路】

名 称	床 掘 (m3)				埋 戻(m3)						残 土 (m3)				基面 整正 (m2)			
	土 砂				最小埋戻幅	最大埋戻幅			小規模	人 力	土 砂							
	BH0.8 W≥2.0	BH0.45 1.0≤W<2.0	BH0.28 W<1.0	人 力		4.0≤W (A)	4.0≤W (B)	1.0≤W<4.0 (C)			W<1.0 (D)	1箇所当り 100m3程度	現場制約あり	BH0.8 W≥2.0		BH0.45 1.0≤W<2.0	人 力	
道路側溝B型3種400A		36.8							15.4				21.4		38.0			
道路側溝横断用500A		9.4					6.4						3.0		4.6			
U型側溝B400-H300		5.6						34.0					2.2		4.9			
大型水路(B1300-H1400)	86.8						45.7				41.1				24.9			
大型水路(B1300-H1500)	125.0						66.9				58.1				33.2			
大型水路(B1300-H1600)	116.3						63.2				53.2				28.9			
大型水路(B1300-H1800)	204.8						112.6				92.2				43.9			
大型水路(B1300-H1900)	116.9						65.0				51.9				23.7			
大型水路(B1300-H2000)	189.9						110.6				79.3				34.7			
集水樹(G1-B600-L600-H500)		3.0						2.4				0.7			1.0			
集水樹(G1-B700-L700-H700)	6.7						5.4				1.3				1.2			
5号集水樹(B1500-L1300-H1600)	30.9						23.0				7.9				4.4			
6号集水樹(B1500-L1500-H2000)	46.0						34.6				11.5				5.3			
集水樹(G2-B500-L500-H600)		2.9						2.3				0.6			0.8			
集水樹(G2-B1500-L1500-H2000)	42.3						33.7				8.6				4.0			
1号小段排水			2.7					1.6				1.1			3.8			
1号縦排水		6.0						2.5				3.6			2.7			
合 計	965.6	63.7	2.7				567.1	58.2			405.1	32.6			260.0			
	床掘	土砂	計	1,032.0											残土	土砂	計	437.7
	1,032.0				625.3										437.7			

### 【H区画道路】

コンクリート控除量

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

T-25.普	1
--------	---

1箇所当り控除量

0.042 m3/箇所

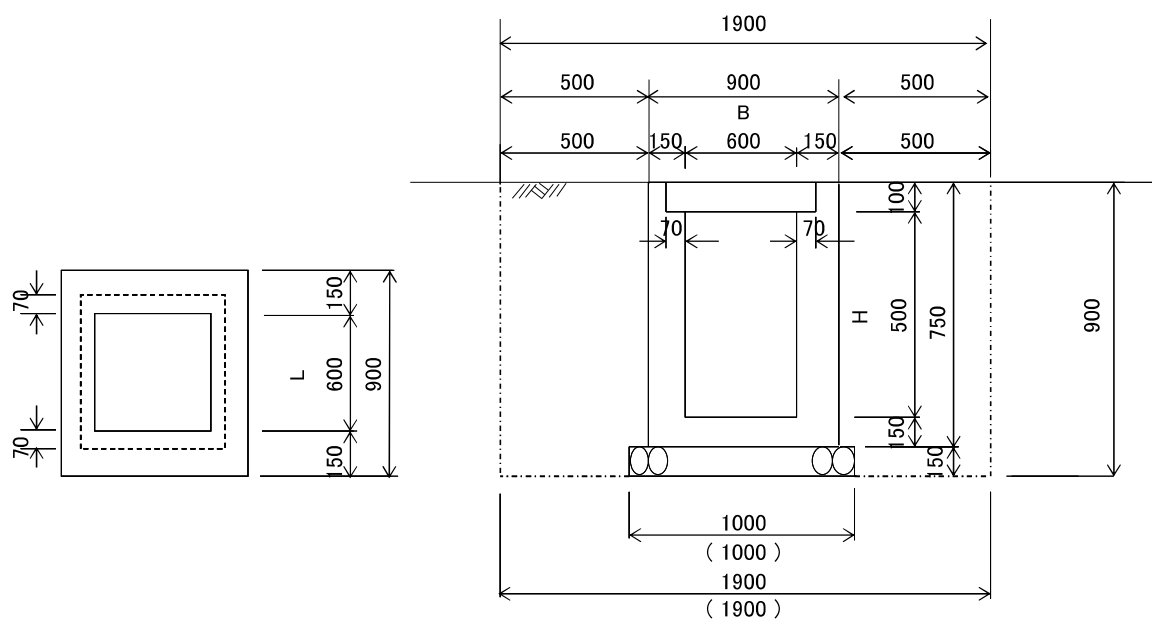
11

1

0.042

1箇所当り控除量

【H区画道路】



土 砂 1 箇所

集水桧

G1  
B 600 - L 600 - H 500

盛土部 0 箇所  
合 計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m3	$0.900 \times 0.900 \times 0.750 - 0.600 \times 0.600 \times 0.500 - 0.740 \times 0.740 \times 0.100$	0.373		
			別紙、控除量計算書より	-0.042		
			合計	0.331	1	0.3
型 枠	小型	m2	$\{ (0.900 + 0.900) \times 0.750 + (0.600 + 0.600) \times 0.750 \} \times 2$	4.500	1	4.5
基礎材	RC-40 t=150	m2	$1.000 \times 1.000$	1.000	1	1.0
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		1	1	1
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.45	m3	$(1.900 \times 1.900) \times 0.900$	3.249	1	3.2
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	$3.249 - (1.000 \times 1.000 \times 0.150 + 0.900 \times 0.900 \times 0.750)$	2.492	1	2.5
残 土	土砂	m3	$3.249 - 2.492$	0.757	1	0.8
基面整正		m2	$1.000 \times 1.000$	1.000	1	1.0

### 【H区画道路】

コンクリート控除量

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

T-25·普	1
--------	---

1箇所当り控除量

0.062

1

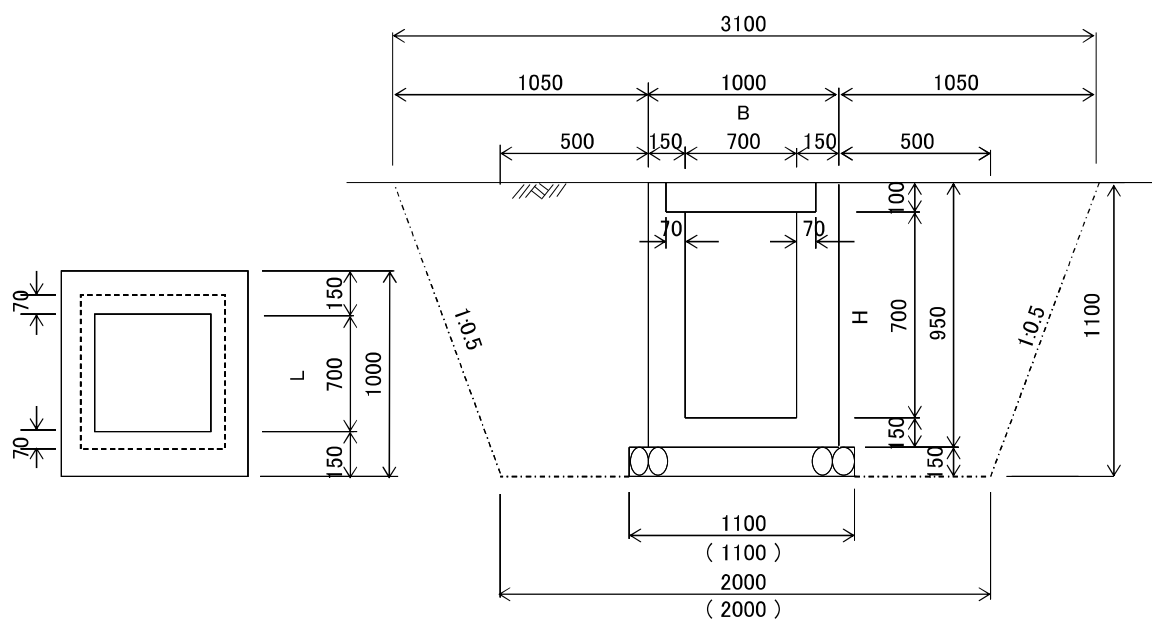
11

0.062 m<sup>3</sup>/箇所

T-25·普	1
--------	---



【H区画道路】



土 砂 1 箇所

集水樹

G1  
B 700 - L 700 - H 700

盛土部 0 箇所  
合 計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$1.000 \times 1.000 \times 0.950 - 0.700 \times 0.700 \times 0.100$	0.536		
			別紙、控除量計算書より	-0.062		
			合計	0.474	1	0.5
型 枠	小型	m <sup>2</sup>	$\{(1.000 + 1.000) \times 0.950 + (0.700 + 0.700) \times 0.950\} \times 2$	6.460	1	6.5
基礎材	RC-40 t=150	m <sup>2</sup>	$1.100 \times 1.100$	1.210	1	1.2
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		1	1	1
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	$\{(2.000 \times 2.000) + (3.100 \times 3.100)\} / 2 \times 1.100$	7.486	1	7.5
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m <sup>3</sup>	$7.486 - (1.100 \times 1.100 \times 0.150 + 1.000 \times 1.000 \times 0.950)$	6.355	1	6.4
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$7.486 - 6.355$	1.131	1	1.1
基面整正		m <sup>2</sup>	$1.100 \times 1.100$	1.210	1	1.2

【H区画道路】

コンクリート控除量

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

T-25·普	1
--------	---

1箇所当り控除量

1.133 m<sup>3</sup>/箇所

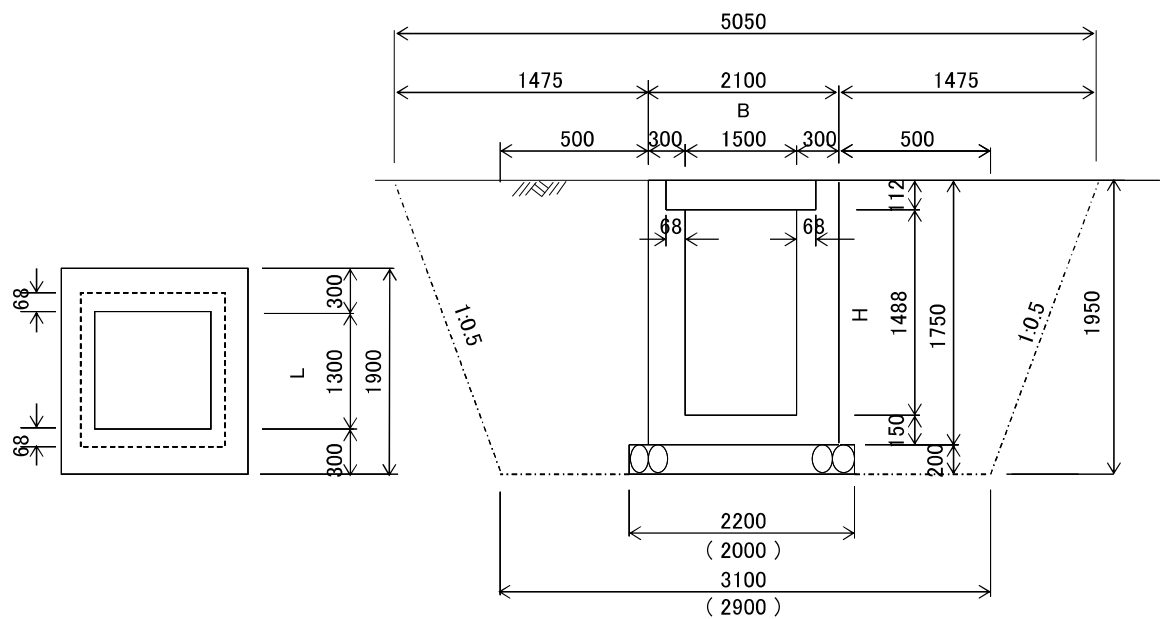
11

—

—

1.133

1箇所当り控除量



土 砂 1 箇所

## 5号集水桝

B 1500 - L 1300 - H 1600

盛土部 0 箇所

合 計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$2.100 \times 1.900 \times 1.750 - 1.500 \times 1.300 \times 1.488 - 1.636 \times 1.436 \times 0.112$	3.818		
			別紙、控除量計算書より	-1.133		
			合計	2.685	1	2.7
型 枠	無筋	m <sup>2</sup>	$\{(2.100 + 1.900) \times 1.750 + (1.500 + 1.300) \times 1.750\} \times 2$	23.800	1	23.8
基礎材	RC-40 t=200	m <sup>2</sup>	$2.200 \times 2.000$	4.400	1	4.4
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		2	1	2
足掛金具	W=300 $\phi$ 19	本	$(1.60 - 0.5) / 0.3$	3	1	3
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	$\{(3.100 \times 3.100) + (5.050 \times 5.050)\} / 2 \times 1.950$	34.235	1	34.2
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m <sup>3</sup>	$34.235 - (2.200 \times 2.000 \times 0.200 + 2.100 \times 1.900 \times 1.750)$	26.373	1	26.4
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$34.235 - 26.373$	7.862	1	7.9
基面整正		m <sup>2</sup>	$2.200 \times 2.000$	4.400	1	4.4

【H区画道路】

コンクリート控除量

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

T-25.普	1
--------	---

1箇所当り控除

1.397 m<sup>3</sup>/箇所

11

—

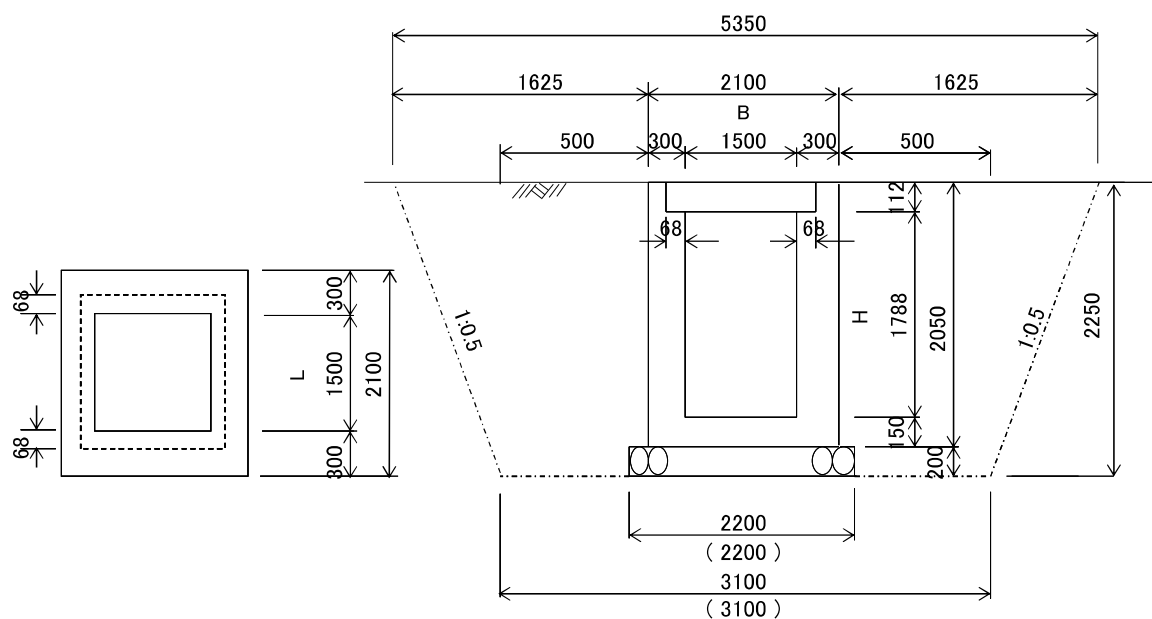
/

1.397

1194

**६५**

可



土砂 1 箇所

## 6号集水桝

B 1500 - L 1500 - H 1900

盛土部 0 箇所

合 計 1 箇所

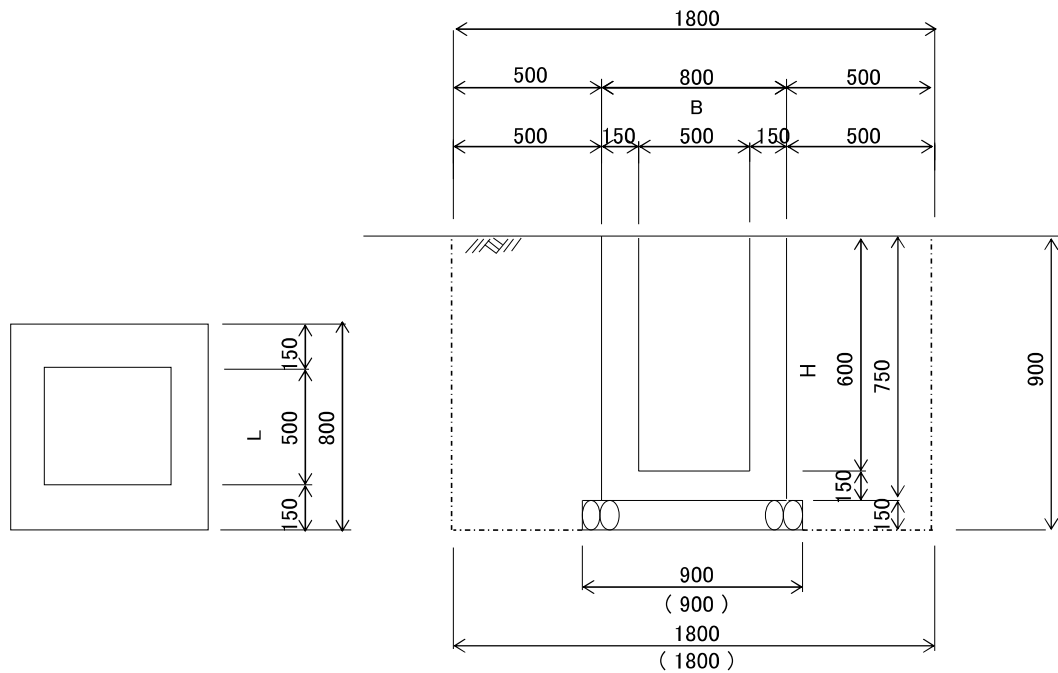
名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$2.100 \times 2.100 \times 2.050 - 1.500 \times 1.500 \times 1.788 - 1.636 \times 1.636 \times 0.112$	4.718		
			別紙、控除量計算書より	-1.397		
			合 計	3.321	1	3.3
型 枠	無筋	m <sup>2</sup>	$\{(2.100 + 2.100) \times 2.050 + (1.500 + 1.500) \times 2.050\} \times 2$	29.520	1	29.5
基礎材	RC-40 t=200	m <sup>2</sup>	$2.200 \times 2.200$	4.840	1	4.8
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		2	1	2
足掛金具	W=300 $\phi$ 19	本	$(1.90 - 0.5) / 0.3$	4	1	4
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	$\{(3.100 \times 3.100) + (5.350 \times 5.350)\} / 2 \times 2.250$	43.012	1	43.0
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m <sup>3</sup>	$43.012 - (2.200 \times 2.200 \times 0.200 + 2.100 \times 2.100 \times 2.050)$	33.004	1	33.0
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$43.012 - 33.004$	10.008	1	10.0
基面整正		m <sup>2</sup>	$2.200 \times 2.200$	4.840	1	4.8

## 【H区画道路】

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

1箇所当り控除量

【H区画道路】



土砂 1 箇所

集水桝

G2

B 500 - L 500 - H 600

盛土部 0 箇所  
合計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	ヶ所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$0.800 \times 0.800 \times 0.750 - 0.500 \times 0.500 \times 0.600$	0.330		
			別紙、控除量計算書より	-0.000		
			合計	0.330	1	0.3
型 枠	小型	m2	$\{(0.800 + 0.800) \times 0.750 + (0.500 + 0.500) \times 0.750\} \times 2$	3.900	1	3.9
基礎材	RC-40. t=150	m2	$0.900 \times 0.900$	0.810	1	0.8
縞鋼板蓋	500×500	枚		1	1	1
作業土工 土砂						
床 掘	土砂 BH0.45	m3	$1.800 \times 1.800 \times 0.900$	2.916	1	2.9
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	$2.916 - (0.900 \times 0.900 \times 0.150 + 0.800 \times 0.800 \times 0.750)$	2.315	1	2.3
残 土	土砂	m3	$2.916 - 2.315$	0.601	1	0.6
基面整正		m2	$0.900 \times 0.900$	0.810	1	0.8

【H区画道路】

コンクリート除塵機

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

綢鋼板蓋	1
------	---

1箇所当り控除量

0.957

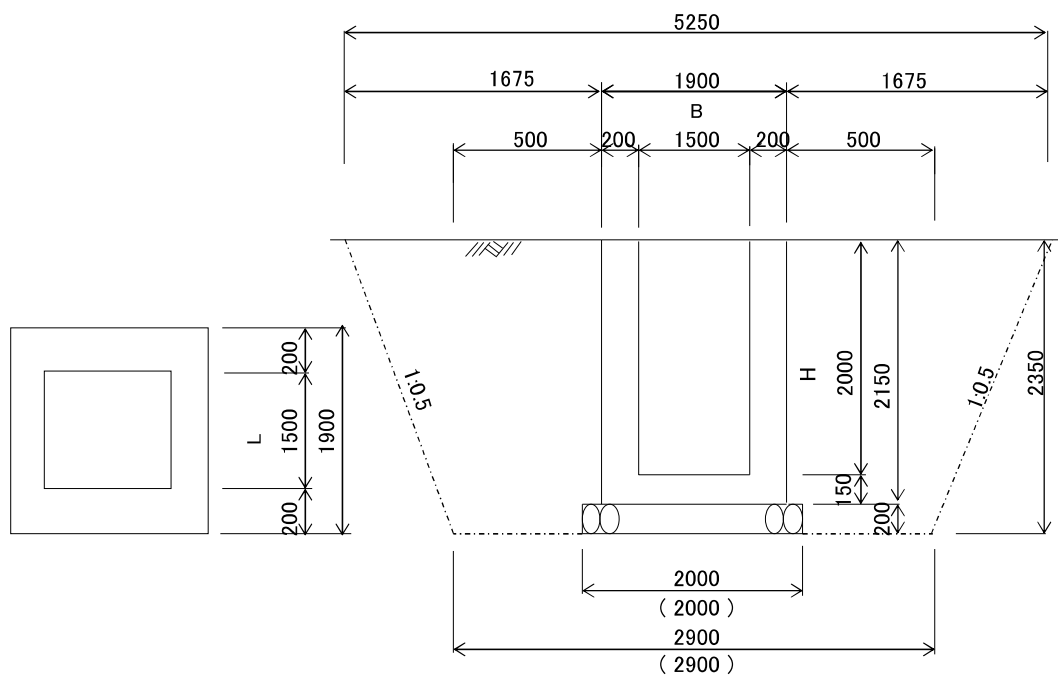
—

—

11

0.957 m3/箇所





土砂 1 箇所

## 集水桝

G2

B 1500 - L 1500 - H 2000

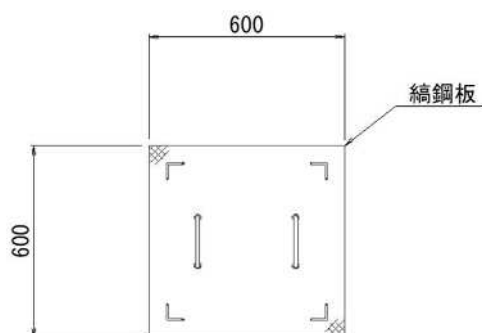
盛土部 0 箇所  
合 計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	ヶ所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$1.900 \times 1.900 \times 2.150 - 1.500 \times 1.500 \times 2.000$	3.262		
			別紙、控除量計算書より	-0.957		
			合 計	2.305	1	2.3
型 枠	無筋	m2	$\{(1.900 + 1.900) \times 2.150 + (1.500 + 1.500) \times 2.150\} \times 2$	29.240	1	29.2
基礎材	RC-40. t=200	m2	$2.000 \times 2.000$	4.000	1	4.0
縞鋼板蓋	800×1600	枚		2	1	2
足掛金具	W=300 $\phi$ 19	本	$(2.00 - 0.5) / 0.3$	5	1	5
作業土工 土砂						
床 掘	土砂 BH0.8	m3	$(2.900 \times 2.900 + 5.250 \times 5.250) / 2 \times 2.350$	42.268	1	42.3
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	$42.268 - (2.000 \times 2.000 \times 0.200 + 1.900 \times 1.900 \times 2.150)$	33.707	1	33.7
残 土	土砂	m3	$42.268 - 33.707$	8.561	1	8.6
基面整正		m2	$2.000 \times 2.000$	4.000	1	4.0

集水桝蓋及び足掛金具集計表

名 称	グレーチング蓋				縞鋼板蓋		足掛金具
	600x600 T-25 ｼｰﾄ固定 普通目 滑止無し (枚)	700x700 T-25 ｼｰﾄ固定 普通目 滑止無し (枚)	750x1300 T-25 ｼｰﾄ固定 普通目 滑止無し (枚)	750x1500 T-25 ｼｰﾄ固定 普通目 滑止無し (枚)	1号縞鋼板蓋 (500x500用) 600x600 t=3.2	5号縞鋼板蓋 (1500x1500用) 800x1600 t=9.0	
G1-B600-L600-H500	1						W=300 φ19 (本)
G1-B700-L700-H700		1					
5号-B1500-L1300-H1600			2				
6号-B1500-L1500-H1900				2			
G2-B500-L500-H500					1		
G2-B1500-B1500-H2000						2	5
合 計	1	1	2	2	1	2	12

【H区画道路】

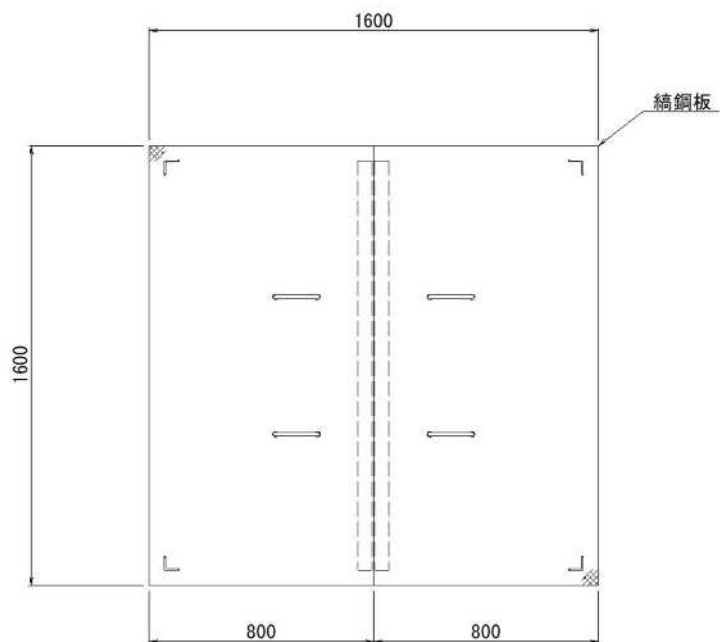


1号綯鋼板蓋

N = 1 枚

[illegible]

【H区画道路】



5号綯鋼板蓋

N = 2 枚

[illegible]

# 13. 舗 装 工 【 H区画管理用道路 】

[illegible]

土工計算書 (H区画管理用道路)									
測点 番号	距離	舗装厚分 (切土部)			摘要	舗装厚分 (盛土部)			摘要
		面積	平均 面積	立積		面積	平均 面積	立積	
N0.0 +5.3		1.0							
N0.1	14.70	1.0	1.00	14.7					
N0.2	20.00	0.0	0.50	10.0		1.0	0.50	10.0	
N0.3	20.00	1.0	0.50	10.0		0.0	0.50	10.0	
N0.4	20.00	1.0	1.00	20.0		0.0	0.00	0.0	
N0.5	20.00	1.0	1.00	20.0		0.0	0.00	0.0	
N0.5 +15.0	15.00	1.0	1.00	15.0		0.0	0.00	0.0	
N0.6	5.00	1.0	1.00	5.0		0.0	0.00	0.0	
N0.7	20.00	1.6	1.30	26.0		0.0	0.00	0.0	
N0.7 +15.0	15.00	0.0	0.80	12.0		1.0	0.50	7.5	
N0.8	5.00	0.0	0.00	0.0		1.0	1.00	5.0	
N0.9	20.00	1.0	0.50	10.0		0.0	0.50	10.0	
N0.10	20.00	1.0	1.00	20.0		0.0	0.00	0.0	
N0.11	20.00	1.0	1.00	20.0		0.0	0.00	0.0	
N0.11 +19.5	19.50	1.0	1.00	19.5		0.0	0.00	0.0	
計			202.2				42.5		

土工計算書 (H区画管理用道路)									
測点 番号	距離	路床盛土 $W < 2.5$			摘要	路床盛土 $2.5 \leq W < 4.0$			摘要
		面積	平均 面積	立積		面積	平均 面積	立積	
N0.0 +5.3									
N0.1	14.70		0.00	0.0			0.00	0.0	
N0.2	20.00		0.00	0.0			0.00	0.0	
N0.3	20.00		0.00	0.0			0.00	0.0	
N0.4	20.00		0.00	0.0			0.00	0.0	
N0.5	20.00		0.00	0.0			0.00	0.0	
N0.5 +15.0	15.00		0.00	0.0			0.00	0.0	
N0.6	5.00		0.00	0.0			0.00	0.0	
N0.7	20.00		0.00	0.0			0.00	0.0	
N0.7 +15.0	15.00		0.00	0.0			0.00	0.0	
N0.8	5.00		0.00	0.0			0.00	0.0	
N0.9	20.00		0.00	0.0			0.00	0.0	
N0.10	20.00		0.00	0.0			0.00	0.0	
N0.11	20.00		0.00	0.0			0.00	0.0	
N0.11 +19.5	19.50		0.00	0.0			0.00	0.0	
計			0.0				0.0		

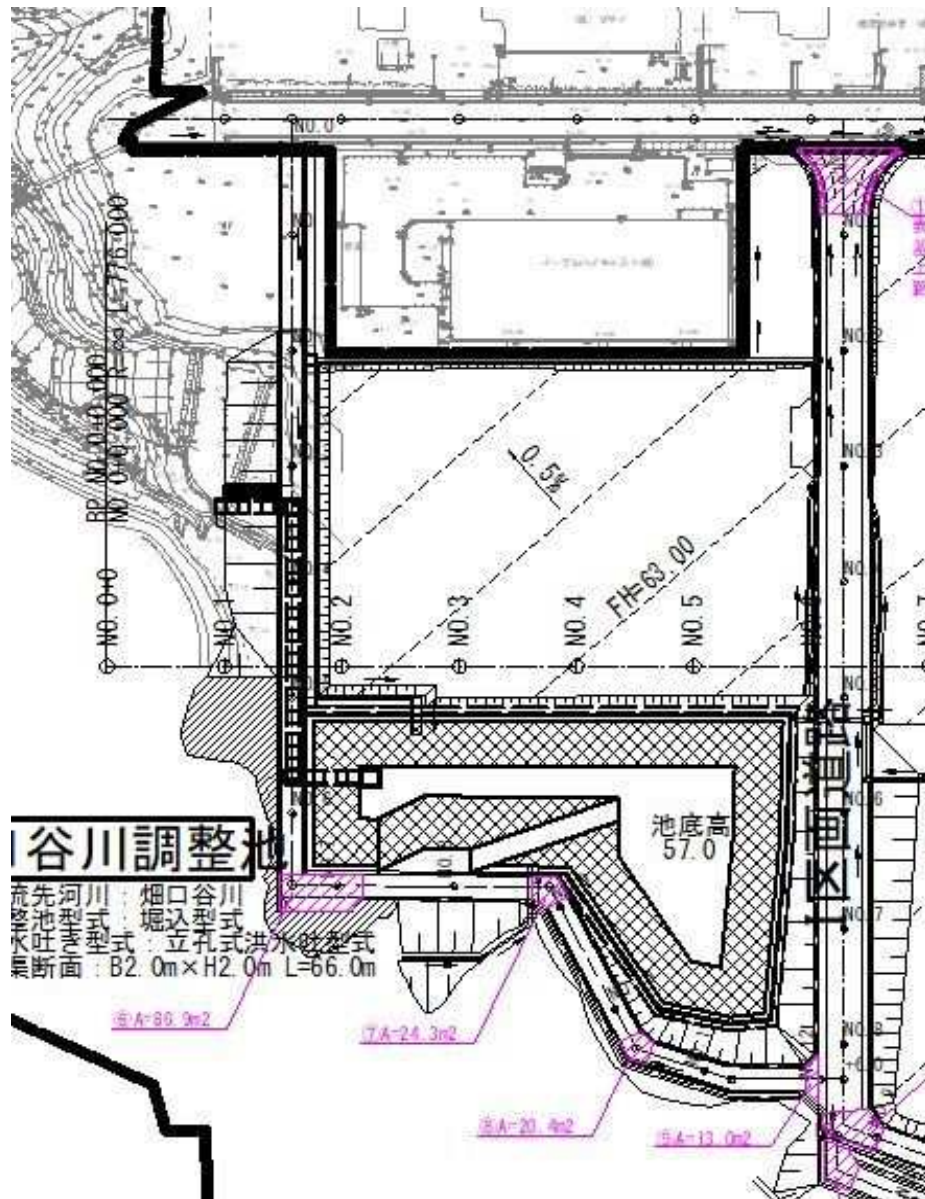


土工計算書 (H区画管理用道路)									
測点 番号	距離	路床盛土 $4.0 \leq W$			摘要				摘要
		面積	平均 面積	立積		面積	平均 面積	立積	
N0.0 +5.3		0.0							
N0.1	14.70	0.0	0.00	0.0					
N0.2	20.00	5.3	2.65	53.0					
N0.3	20.00	5.3	5.30	106.0					
N0.4	20.00	5.3	5.30	106.0					
N0.5	20.00	5.3	5.30	106.0					
N0.5 +15.0	15.00	5.5	5.40	81.0					
N0.6	5.00	5.5	5.50	27.5					
N0.7	20.00	8.0	6.75	135.0					
N0.7 +15.0	15.00	0.0	4.00	60.0					
N0.8	5.00	0.0	0.00	0.0					
N0.9	20.00	4.5	2.25	45.0					
N0.10	20.00	5.3	4.90	98.0					
N0.11	20.00	5.4	5.35	107.0					
N0.11 +19.5	19.50	5.4	5.40	105.3					
計			1,029.8				0.0		

舗装計算書 (H区画管理用道路)									
測点 番号	距離	車道 下層路盤			摘要				摘要
		幅員	平均 幅員	面積		幅員	平均 幅員	面積	
N0.0 +5.3		4.20							
N0.1	14.70	4.20	4.20	61.7					
N0.2	20.00	4.20	4.20	84.0					
N0.3	20.00	4.20	4.20	84.0					
N0.4	20.00	4.20	4.20	84.0					
N0.5	20.00	4.20	4.20	84.0					
N0.5 +15.0	15.00	4.20	4.20	63.0					
N0.6	5.00	4.20	4.20	21.0					
N0.6 +10.5	10.50	4.20	4.20	44.1					
N0.7 +4.4		4.20							
N0.7 +15.0	10.60	3.98	4.09	43.4					
N0.8	5.00	3.98	3.98	19.9					
N0.8 +12.6	12.60	4.10	4.04	50.9					
N0.8 +19.1		4.10							
N0.9	0.90	4.10	4.10	3.7					
N0.10	20.00	4.10	4.10	82.0					
N0.10 +5.4	5.40	4.10	4.10	22.1					
N0.10 +10.3		4.10							
N0.11	9.70	4.10	4.10	39.8					
N0.11 +17.3	17.30	4.10	4.10	70.9					
				144.6	根拠図より				
計				1,003.1					



舗装工平面図



H区画管理用道路横断面図(1/4)

舗装工根拠図(H区画管理道)

工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>2</sup>	1.0
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>2</sup>	5.3

工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>2</sup>	1.0
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>2</sup>	5.3

工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>2</sup>	1.0
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>2</sup>	5.3

工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	1.0
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>2</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>2</sup>	-

工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>2</sup>	1.0
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>2</sup>	5.3

事業名	江津地域拠点工業団地 HIJ区画造成事業
施工箇所	江津市松川町外 地内
図面名称	H区画管理用道路 横断面図(1/4) A1 S=1:200 縮尺 A3 S=1:400
事業者	島根県企業局
設 計	株式会社エイト日本技術開発 橋本 秀昭
図 番	104 葉の内 31

※地盤情報はLPデータより作成

## 舗装工根拠図(H区画管理道)

## H区画管理用道路横断面図(2/4)



NO. 6+00.037  
FH=63.954

NO. 6

GH=58.76

FH=62.03

工 種	種 別	規 格	単位	数量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>3</sup>	-
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>3</sup>	1.0
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>3</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>3</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>3</sup>	5.5



NO. 5+15.037  
FH=63.856

NO 5+15

GH=58, 10

FH=62.03

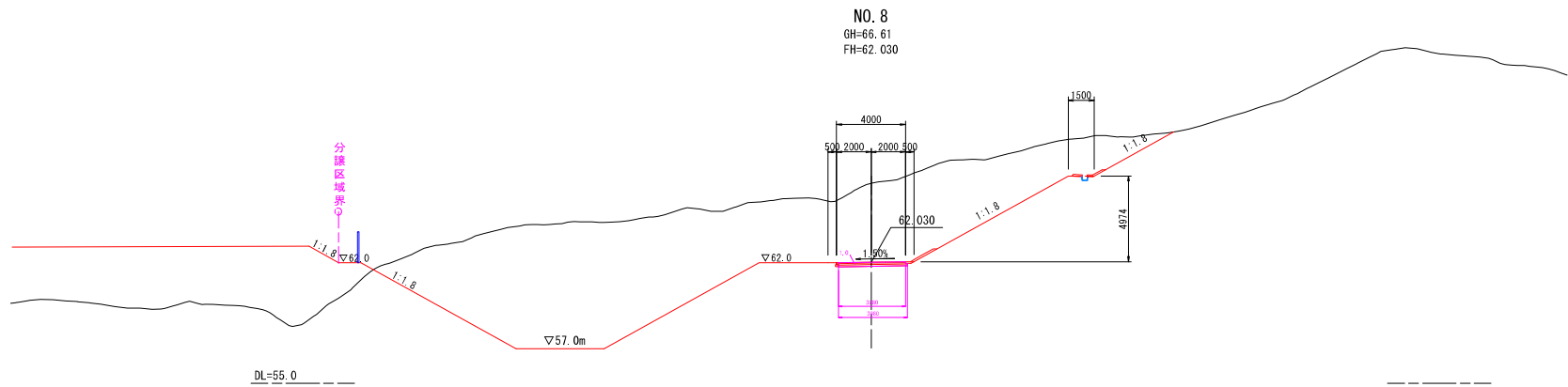
工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>3</sup>	-
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>3</sup>	1.0
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>3</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>3</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>3</sup>	5.5

事業名	江津地域拠点工集団 H1区画造成事業
施工箇所	江津市松川町外 地内
図面名称	H区画管理用道路 横断面図 (2/4) A1 S=1:200 A3 S=1:400
事業者	鳥根泉企業局
設 計	株式会社エイト日本技術開発 橋本 秀昭
図 番	104 葉の内 32

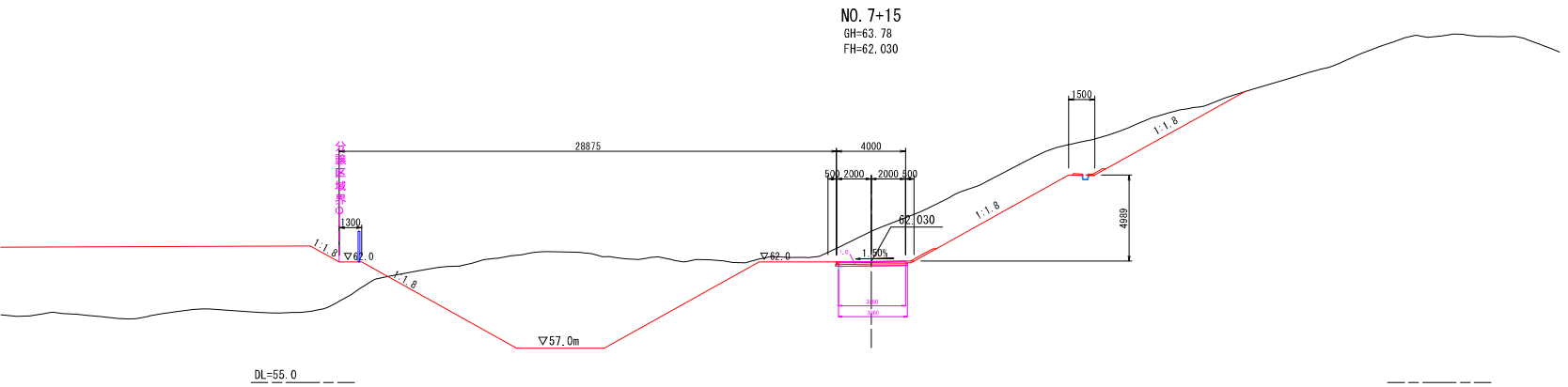
※地盤線はLPデータより作成

H区画管理用道路横断面図 (3/4)

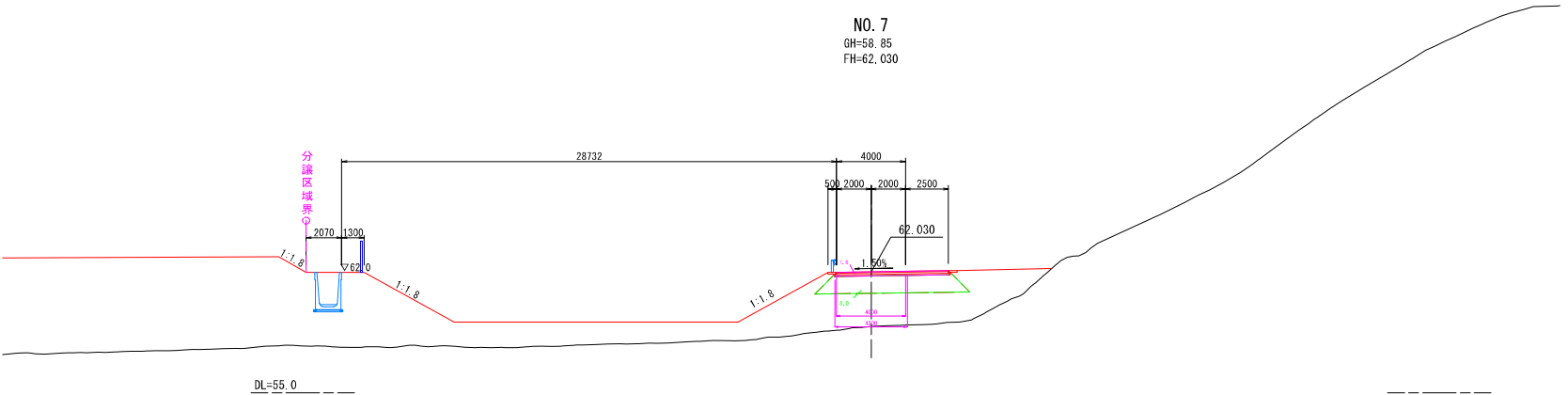
舗装工根拠図 (H区画管理道)



工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削 (切土部)	オープン	m <sup>3</sup>	1.0
	舗装掘削 (盛土部)		m <sup>3</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>3</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>3</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>3</sup>	-



工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削 (切土部)	オープン	m <sup>3</sup>	1.0
	舗装掘削 (盛土部)		m <sup>3</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>3</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>3</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>3</sup>	-



工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削 (切土部)	オープン	m <sup>3</sup>	-
	舗装掘削 (盛土部)		m <sup>3</sup>	1.0
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>3</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>3</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>3</sup>	8.0

事業名	江津地域拠点工業団地 HIJ区画造成事業
施工箇所	江津市松川町外 地内
図面名称	H区画管理用道路 横断面図 (3/4) A1 S=1:200 縮尺 A3 S=1:400
事業者	島根県企業局
設 計	株式会社エイト日本技術開発 橋本 秀昭
図 番	104 葉の内 33

※地盤線はLPデータより作成

舗装工根拠図(H区画管理道)

H区画管理用道路横断面図(4/4)

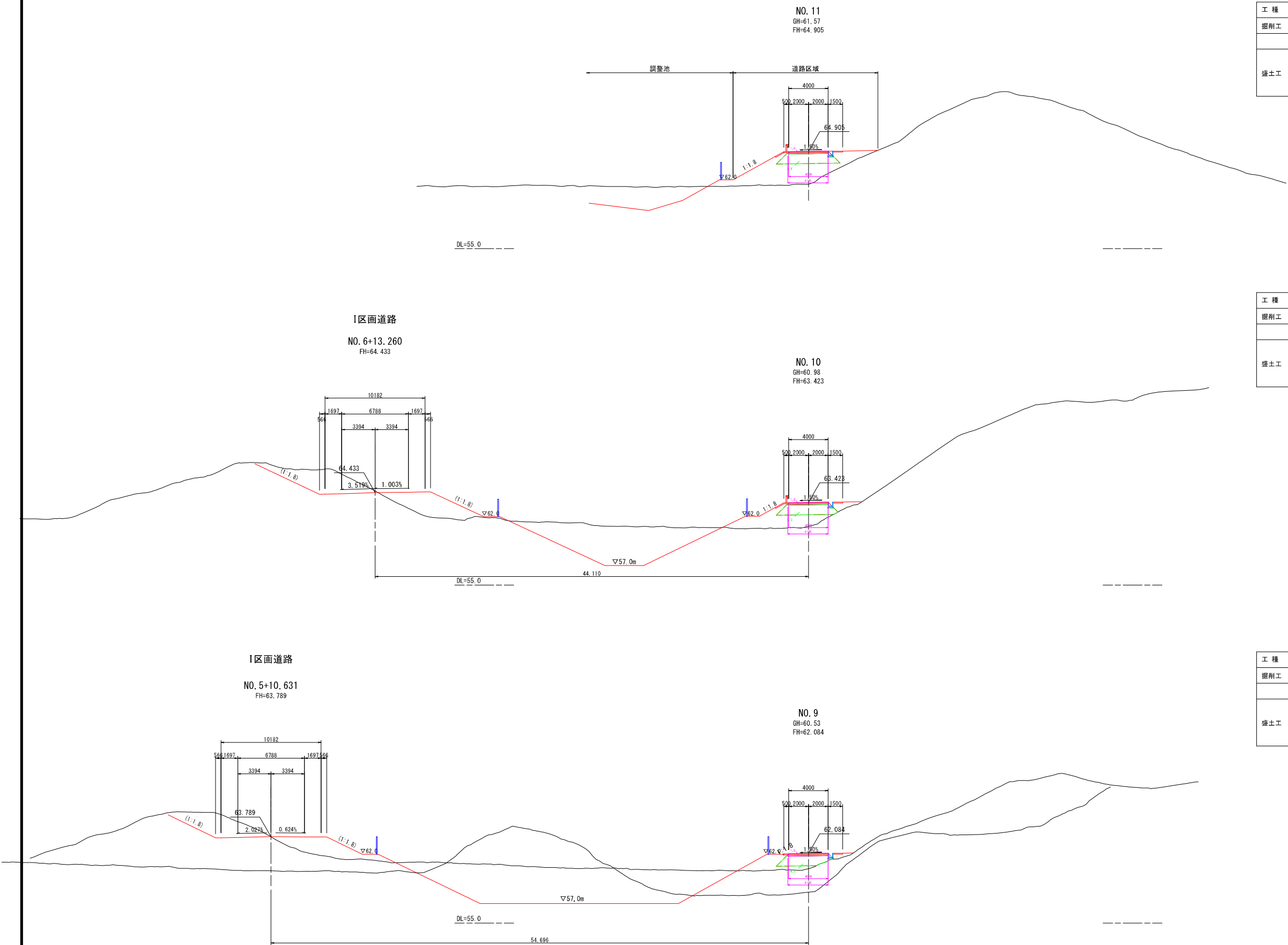
工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>2</sup>	1.0
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>2</sup>	5.4

工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>2</sup>	1.0
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>2</sup>	5.3

工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>2</sup>	1.0
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>2</sup>	4.5

事業名	江津地域拠点工業団地 HIJ区画造成事業
施工箇所	江津市松川町外 地内
図面名称	H区画管理用道路 横断面図(4/4) A1 S=1:200 縮尺 A3 S=1:400
事業者	島根県企業局
設 計	株式会社エイト日本技術開発 橋本 秀昭
図 番	104 葉の内 34

※地盤情報はLPデータより作成





## 1. 数 量 総 括 表

【 I 区 画 】

設 計 数 量 総 括 表 ( I 区画)									(1/4)
費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		合 計	備 考
						I区画	市道幹線		
造成工事									
	整地土工				式			1	
		掘削工			式			1	
			土砂掘削		m3	278,735.7		278,735.7	(地山土量)
		盛土工			式			1	
			盛 土	現地発生土	m3	134,678.1		134,678.1	(地山土量)
			(盛土の内改良盛土)		m3	( 8701.9)		( 8701.9)	
			(内路床盛土)	W<2.5	m3	( 0.0)		( 0.0)	
				2.5≤W<4.0	m3	( 0.0)		( 0.0)	
				4.0≤W	m3	( 254.9)		( 254.9)	
		法面整形工			式			1	
			盛土部	土砂	m2	4,812.7		4,812.7	
			切土部	土砂	m2	7,151.7		7,151.7	
		残土処理工			式			1	
			残土処理	土砂	m3	145,479.9		145,479.9	
	地盤改良工				式			1	
		安定処理工			式			1	
			表層安定処理	1~2m	m2	1,118.5		1,118.5	
			盛土改良上		m3	2,928.8		2,928.8	
			盛土改良下		m3	5,429.5		5,429.5	
			固化材		t	1,199.5		1,199.5	
	法面工				式			1	
		ブロックマット			式			1	
			盛土部	1 : 1.8	m2	131.4		131.4	
	排水構造物工				式			1	
		作業土工			式			1	
			(床掘)		m3	( 943.6 )	( 687.1 )	( 1,630.7 )	
			床掘	土砂 平均施工幅 2m以上	m3	356.1	685.5	1,041.6	
			床掘	土砂 平均施工幅 1m以上2m未満	m3	501.9	1.6	503.5	
			床掘	土砂 平均施工幅 1m未満	m3	85.6	0.0	85.6	
			(埋戻)		m3	( 550.2 )	( 419.1 )	( 969.3 )	
			埋戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	251.1	418.6	669.7	
			埋戻	最大埋戻幅1m未満	m3	299.1	0.5	299.6	
			(残土)		m3	( 392.9 )	( 267.9 )	( 660.8 )	※変化率1.0
			残土	土砂 BH山積0.8	m3	104.6	266.8	371.4	
			残土	土砂 BH山積0.45	m3	288.3	1.1	289.4	
			基面整正		m2	594.7	298.4	893.1	

設 計 数 量 総 括 表 ( I 区画)										(2／4)
費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		合 計	備 考	
						I区画	市道幹線			
		側溝工			式			1		
			道路側溝B型 3種300A	B300-H300	m	80.9		80.9		
			道路側溝B型 3種400A	B400-H400	m	38.5		38.5		
			道路側溝A型 3種500A	B500-H500	m	87.3		87.3		
			道路側溝B型 3種500B	B500-H600	m	52.5		52.5		
			道路側溝 横断用300A	B300-H300	m	35.2		35.2		
			道路側溝 横断用500B	B500-H600	m	4.3		4.3		
			U型側溝 B300-H300		m	221.9		221.9	蓋無し	
			2号自由勾配側溝 B900	H1000-H1100	m	30.9		30.9		
			4-1号自由勾配側 溝B800	H900	m		6.0	6.0		
			大型水路	B600-H600	m	56.6		56.6		
			大型水路	B700-H800	m		276.9	276.9		
			大型水路	B1000-H1000	m	1.9		1.9	1号階段水路	
			集水樹・マンホール工			式			1	
				集水樹	G1-B500-L500-H500	箇所	3		3	
		集水樹		G1-B600-L600-H600	箇所	2		2		
		集水樹		G1-B700-L700-H600	箇所	1		1	蓋なし	
		集水樹		G1-B700-L700-H700	箇所	1		1		
		集水樹		G1-B700-L700-H700	箇所	3		3	蓋なし	
		集水樹		G1-B800-L800-H800	箇所	1		1		
		集水樹		G1-B1000-L1000-H900	箇所		1	1		
		集水樹		G1-B1000-L1000-H1000	箇所		1	1		
		1号集水樹		B1200-L1200-H1300	箇所	1		1		
		2号集水樹		B1300-L1300-H1500	箇所	1		1		
		3号集水樹		B1300-L1300-H1200	箇所		1	1		
		集水樹		G2-B500-L500-H600	箇所	5		5		
		集水樹		G2-B1100-L1300-H1300	箇所	1		1		
		集水樹		G2-B1100-L1100-H1500	箇所	3		3		
		集水樹		G2-B1000-L1600-H1100	箇所	1		1		
		グレーチング蓋		500x500用 T-25 ぶ*ト固定 普通目 滑止無し	枚	3		3		
		グレーチング蓋		600x600用 T-25 ぶ*ト固定 普通目 滑止無し	枚	1		1		
		グレーチング蓋		700x700用 T-25 ぶ*ト固定 普通目 滑止無し	枚	1		1		
		グレーチング蓋		800x800用 T-25 ぶ*ト固定 普通目 滑止無し	枚	1		1		
		グレーチング蓋		1000x1000用 T-25 ぶ*ト 固定 普通目 滑止無し	枚		1	1		
		グレーチング蓋		600x1200用 T-25 ぶ*ト 固定 普通目 滑止無し	枚	2		2		
		グレーチング蓋		650x1300用 T-25 ぶ*ト 固定 普通目 滑止無し	枚	2	2	4		
		1号縞鋼板蓋		(500x500用) 600x600 t=3.2	枚	4		4		
		4号縞鋼板蓋		(1100x1100用) 600x1200 t=6.0	枚	6		6		
		9号縞鋼板蓋	(1100x1300用) 600x1400 t=9.0	枚	2		2			
		足掛金具	W=300 φ19	本	19	4	23			
		排水工			式			1		
			1号小段排水	ベンチフリューム300	m	396.1		396.1		

設 計 数 量 総 括 表 ( I 区画)										(3／4)
費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		合 計	備 考	
						I区画	市道幹線			
			1号縦排水	角型U字溝300 波状 ポリエチレン製	m	120.5		120.5		
			3号縦排水	角型U字溝500 波状 ポリエチレン製	m	9.6		9.6		
			5号縦排水	角型U字溝800 波状 ポリエチレン製	m		1.2	1.2		
			1号跳水防止板	樹脂性 W580 L1000 t=10	枚	9		9		
			3号跳水防止板	樹脂性 W800 L1000 t=20	枚	2		2		
			1号階段水路		m	37.6		37.6		
			1号基盤排水層		m	125.5		125.5		
			重圧管D300	2種 φ 300	m	18.4		18.4		
	防災施設工				式			1		
		作業土工			式			1		
			(床掘)		m3	( 484.2 )		( 484.2 )		
			床掘	土砂 平均施工幅 1m以上2m未満	m3	373.9		373.9		
			床掘	土砂 平均施工幅 1m未満	m3	110.3		110.3		
			(埋戻)		m3	( 21.8 )		( 21.8 )		
			埋戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	21.8		21.8		
				最大埋戻幅1m未満	m3	0.0		0.0		
			基面整正	土砂	m2	886.4		886.4		
		防災排水工			式			1		
			張コン水路	B300-H300	m	391.5		391.5		
				B300-H400	m	150.6		150.6		
			暗渠排水管	地下排水工 φ 200	m	96.0		96.0		
				地下排水工 φ 300	m	567.0		567.0		
				地下排水工 φ 300 (無孔管)	m	41.0		41.0		
				雨水排水工 φ 300	m	42.0		42.0		
				雨水排水工 φ 400	m	172.0		172.0		
				雨水排水工 φ 500	m	142.0		142.0		
				雨水排水工 φ 600	m	60.0		60.0		
			仮設堅集水樹	1号仮設堅集水樹	箇所	1		1		
				2号仮設堅集水樹	箇所	1		1		
				3号仮設堅集水樹	箇所	1		1		
				4号仮設堅集水樹	箇所	1		1		
				5号仮設堅集水樹	箇所	1		1		
				6号仮設堅集水樹	箇所	1		1		
			仮設沈砂池	7.6 <sup>□</sup> /4.0 <sup>□</sup> ×1.2	箇所	2		2		
				7.5 <sup>□</sup> /3.0 <sup>□</sup> ×1.5	箇所	3		3		
			仮設土水路	B500-H500	m	57.8		57.8		
			1号ふとんかご	13cmx50cmx120cmx200 cm	箇所	1		1		
			30号張りコン クリート	σ ck=18N/mm2	m	2.4		2.4		
	舗装工				式			1		
		アスファルト舗装工			式			1		

設 計 数 量 総 括 表 ( I 区画)										(4／4)
費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		合 計	備 考	
						I区画	市道幹線			
			(管理用道路舗装)		式			1		
			下層路盤	再生砕石 RC-30 t=10cm	m2	1,418.7		1,418.7		
			(市道幹線 舗装復旧)		式			1		
			表 層	再生密粒20 ストアス 60/80 t=5cm W<1.4	m2		50.3	50.3		
			基 層	再生粗粒20 ストアス 60/80 t=5cm W<1.4	m2		50.3	50.3		
			上層路盤	粒度調整砕石 M-30 t=15cm W<1.4	m2		50.3	50.3		
			下層路盤	再生砕石 RC-30 t=15cm	m2		50.3	50.3		
	道路付風施設工									
		道路付属物工			式	1				
			1号防草コンクリート	t=100	m	778.2		778.2		
			2号防草コンクリート	t=100	m	117.1		117.1		
			3号防草コンクリート	t=100	m	174.6		174.6		
			1号張りコンクリート	t=100	m	205.4		205.4		
			5号張りコンクリート	t=100	m	50.8		50.8		
			6号張りコンクリート	t=100	m	223.6		223.6		
			7号張りコンクリート	t=100	m	9.0		9.0		
			8号張りコンクリート	t=100	m	21.8		21.8		
			9号張りコンクリート	t=100	m	57.7		57.7		
			14号張りコンクリート	t=100	m	6.1		6.1		
			18号張りコンクリート	t=100	m	38.8		38.8		
			19号張りコンクリート	t=100	m	234.2		234.2		
			28号張りコンクリート	t=100	m	50.0		50.0		
			地先境界ブロック	B120-H120	m	120.0		120.0		
		防護柵工			式			1		
			ガードレール	Gr-C-4E	m	117.8		117.8		
			車止め		本	2		2		
	構造物撤去工				式		1			
		構造物取壊し工			式		1			
			アスファルト舗装取壊し	t=5cm	m2		50.3	50.3		
			舗装版切断	t=15cm以下	m		51.3	51.3		
			コンクリート構造物取壊し		m3		4.1	4.1		
		運搬処理工			式		1			
			殻運搬処理	アスファルト殻	m3		5.0	5.0		
				コンクリート殻 鉄筋構造物	m3		4.1	4.1		
	伐開除根工				式	1				
		伐開除根工			式	1				
			伐開	機械施工	m2	83,343.7		83,343.7		

## 2. 整地土工

### 【I区画】

[illegible]

# 土量配分表

切土工

切 土	掘削工種	土 質	単位	発生土量
	オープン	土砂	m <sup>3</sup>	278,735.7
		軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	
		軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	
		中硬岩	m <sup>3</sup>	
	片 切	土砂	m <sup>3</sup>	
		軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	
		軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	
		中硬岩	m <sup>3</sup>	
	計		m <sup>3</sup>	278,735.7

作業土工

床 堀	土 質	単位	発生土量
	土砂	m <sup>3</sup>	2,413.4
	軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	0.0
	軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	0.0
	中硬岩	m <sup>3</sup>	0.0
合 計		m <sup>3</sup>	2,413.4

①発生土

土 質	単位	発生土量 (地山換算)	残土(地山換算)	流用(地山換算)
土砂	m <sup>3</sup>	281,149.1	145,479.9	135,669.2
軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	0.0	0.0	0.0
軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	0.0	0.0	0.0
中硬岩	m <sup>3</sup>	0.0	0.0	0.0
粘性土	m <sup>3</sup>	0.0	0.0	
計	m <sup>3</sup>	281,149.1		135,669.2

①>②のため

残土処理		
土 質	単位	残土量
土砂	m <sup>3</sup>	145,479.9
軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	0.0
軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	0.0
中硬岩	m <sup>3</sup>	0.0
粘性土	m <sup>3</sup>	0.0

他工区発生土又は購入土		
土 質	単位	他工区発生土
-	m <sup>3</sup>	0.0

盛土工

盛 土	種 別	細 別	単位	土 量
	造成 路体		m <sup>3</sup>	134,423.2
	I区画道路 路床盛土	4.0≦W	m <sup>3</sup>	254.9
	合 計		m <sup>3</sup>	134,678.1

作業土工

埋 戻	m <sup>3</sup>	991.1
-----	----------------	-------

盛土工+埋戻工

② 必要土量	m <sup>3</sup>	135,669.2
--------	----------------	-----------

作業土工内訳

工種	種別		単位	排水構造物工	排水構造物工	防災施設工	I区画道路 舗装工(切土部)		計
				I区画道路	市道幹線				
床掘	機 械	土砂	m <sup>3</sup>	943.6	687.1	484.2	298.5		2,413.4
		軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>						0.0
		軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>						0.0
		中硬岩	m <sup>3</sup>						0.0
埋戻	A	W <sub>2</sub> ≧ 4m	m <sup>3</sup>						991.1
	B	W <sub>1</sub> ≧ 4m	m <sup>3</sup>						
	C	1m ≦ W <sub>1</sub> < 4m	m <sup>3</sup>	251.1	418.6	21.8			
	D	W <sub>1</sub> < 1m	m <sup>3</sup>	299.1	0.5				



土量一覧表：I区画全体

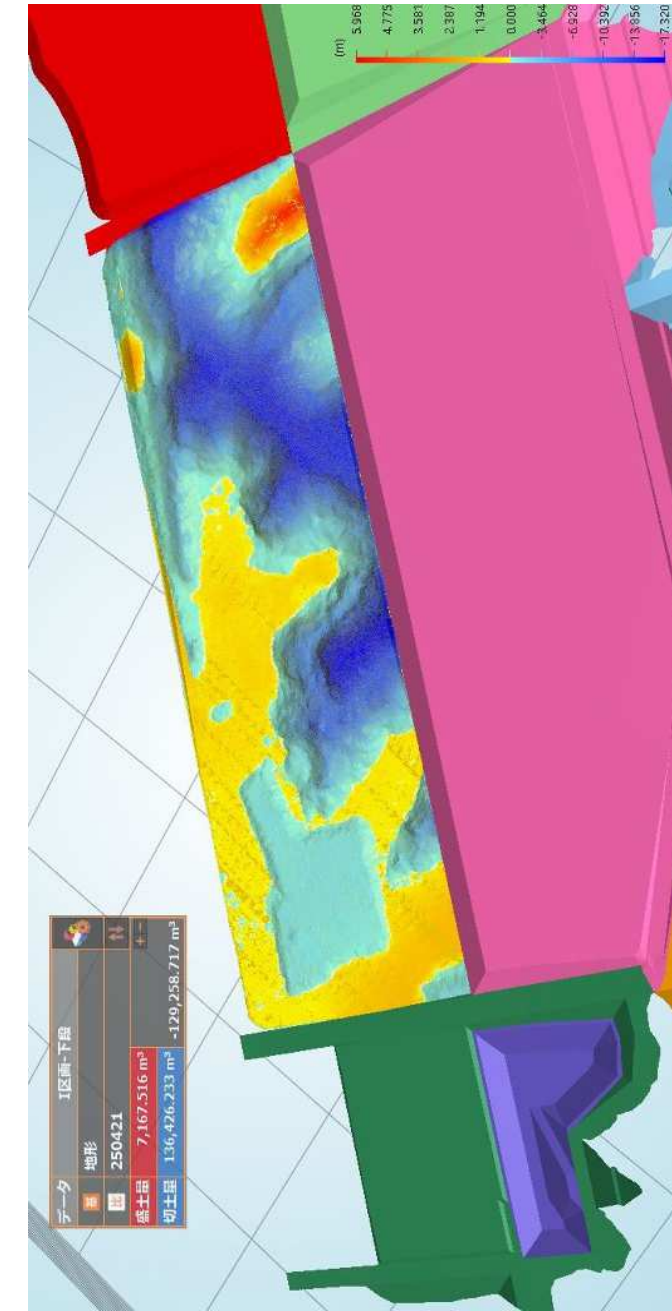
	I区画-下段	I区画-上段	J区画 (FH=64.0m)	合計	備考
切土量	136,426.2	142,309.5	0.0	278,735.7	
盛土量	7,167.5	115,750.8	11,809.3	134,727.6	
差分	129,258.7	26,558.7	-11,809.3	144,008.1	残土

※土量は3次元CADより計測（モデルは計画高で作成）  
土量算出の際は別途舗装分を計上している

造成盛土量集計

盛土量		134,727.6
I区画道路 舗装工（盛土部）控除		-49.5
I区画道路 路床盛土控除 4.0≦W		-254.9
計		134,423.2

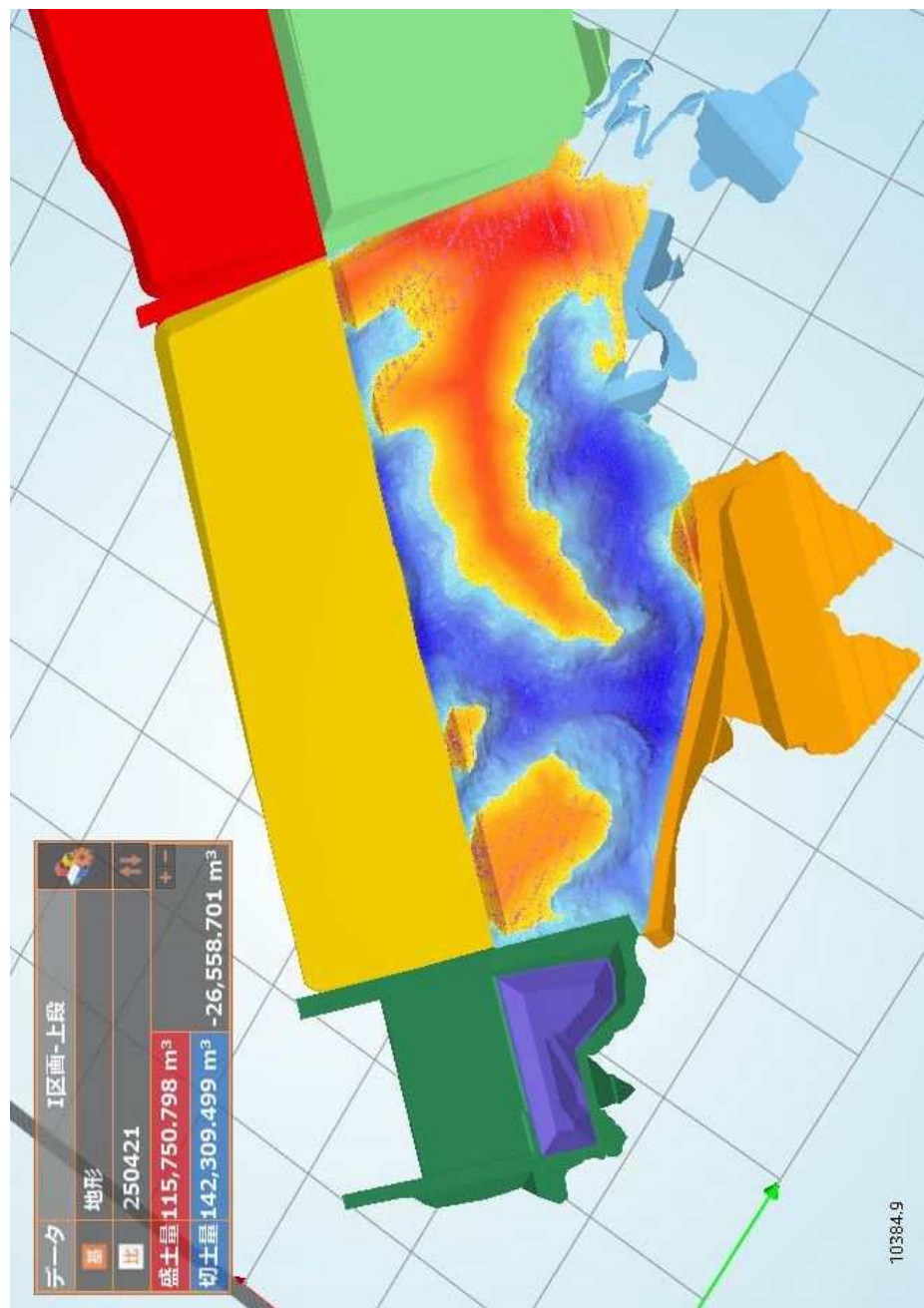
・土工根拠図：I区画-下段



I区画-下段

	土量 (m3)	備考
切土量	136,426.2	
盛土量	7,167.5	

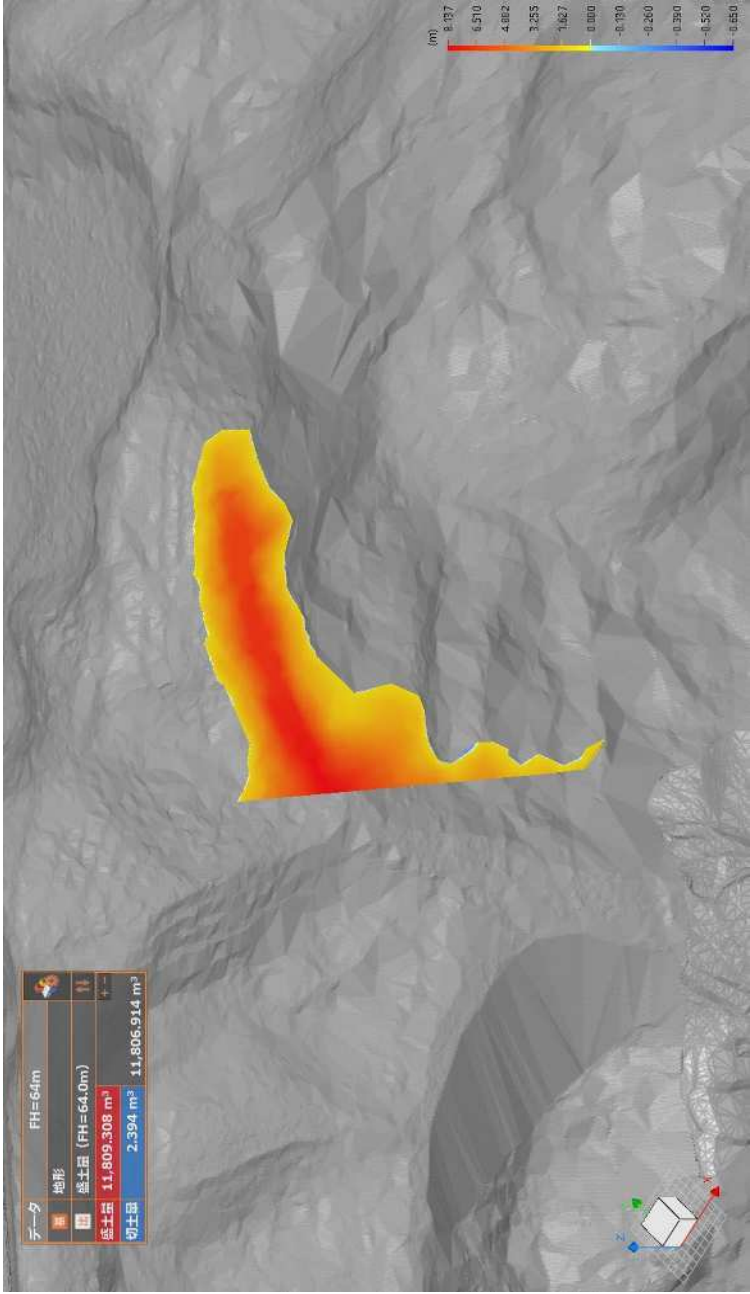
・土工根拠図：Ⅰ区画-上段



Ⅰ区画-上段

	土量 (m3)	備考
切土量	142,309.5	
盛土量	115,750.8	

・土工根拠図：J区画 (FH=64.0m)

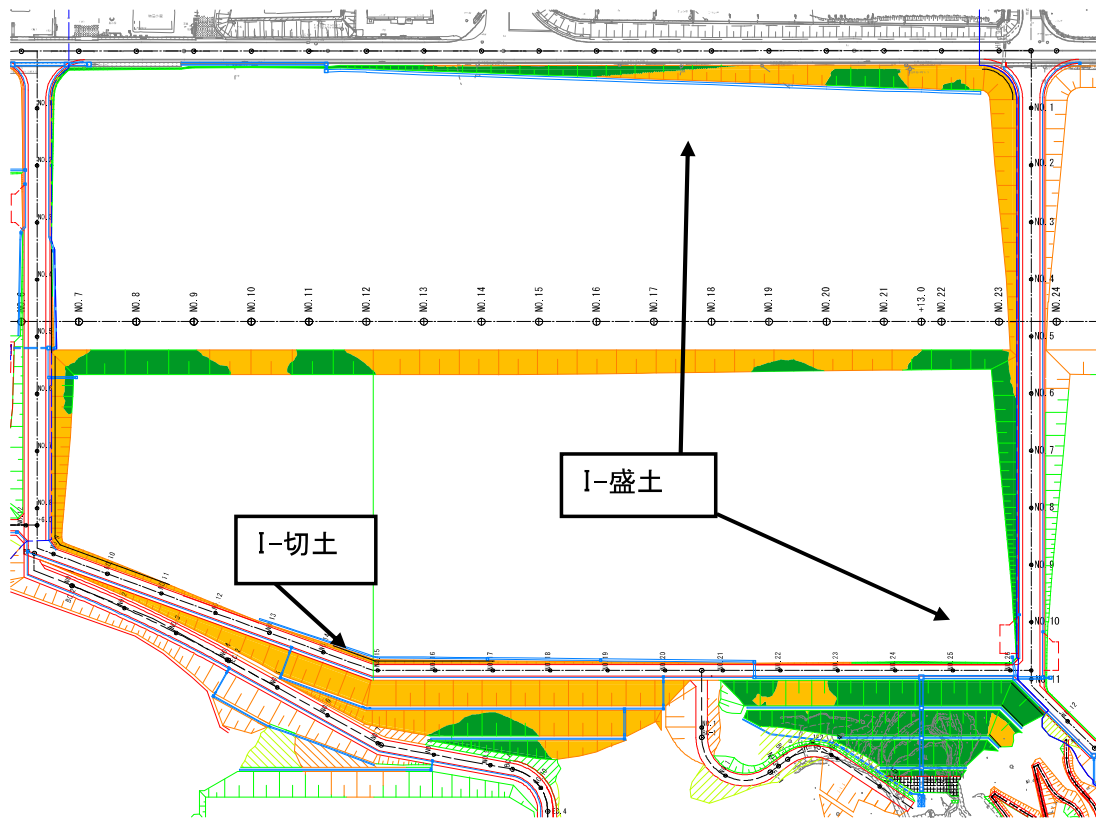


J区画 (FH=64.0m)

	土量 (m3)	備考
切土量	0.0	
盛土量	11,809.3	
差分		



# I区画 法面整形工根拠図



	平面積	備考
I-盛土	4206.9m <sup>2</sup>	CADより計測
I-切土	6251.5m <sup>2</sup>	〃

### 3. 地盤改良工

#### 【I 区画】

(工種集計表)

## 地盤改良工

## 集計表

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
安定処理工					
	表層安定処理	1-2m	m2	1,118.5	
	盛土改良上		m3	2,928.8	
	盛土改良下		m3	5,429.5	
	固化材		t	1,199.5	

# 地盤改良工計算書

[illegible]



# 地盤改良工

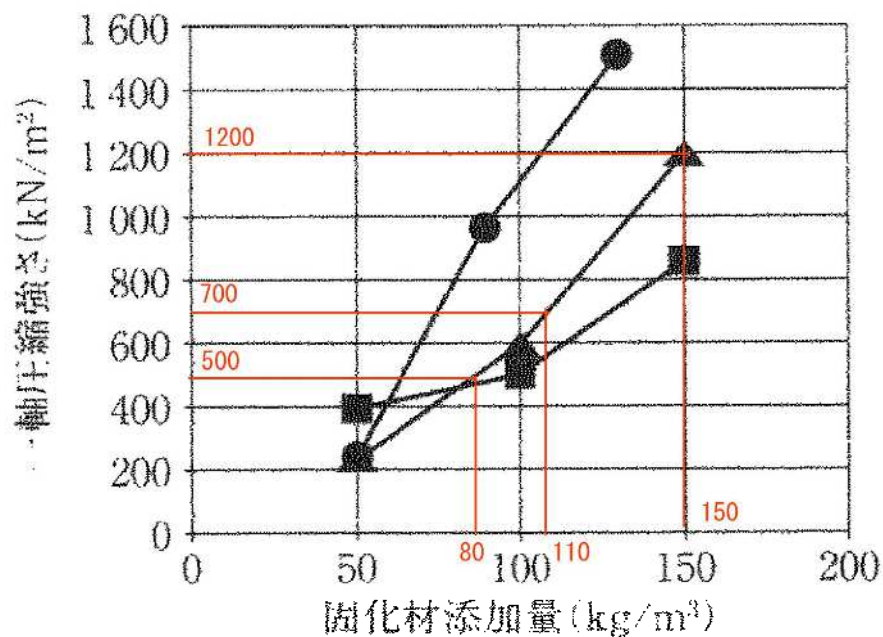
第 表		盛土改良上			数 量 計 算 書			
測 点	距 離 (m)	右側(谷川)						摘 要
		面 積 (m2)	平 均 (m2)	立 積 (m3)	面 積 (m2)	平 均 (m2)	立 積 (m3)	
NO. 13	－	－						quck=300kN/m2
NO. 14	20. 0	20. 0	10. 00	200. 0				
NO. 15	20. 0	－	10. 00	200. 0				
合 計	40. 0			400. 0			－	

第 表		盛土改良上			数 量 計 算 書			
測 点	距 離 (m)	右側						摘 要
		面 積 (m2)	平 均 (m2)	立 積 (m3)	面 積 (m2)	平 均 (m2)	立 積 (m3)	
NO. 18	－	－						quck=300kN/m2
NO. 19	20. 0	24. 5	12. 25	245. 0				
NO. 20	20. 0	29. 2	26. 85	537. 0				
NO. 21	20. 0	29. 9	29. 55	591. 0				
NO. 21+13. 0	13. 0	29. 9	29. 90	388. 7				
NO. 22	7. 0	29. 9	29. 90	209. 3				
NO. 23	20. 0	13. 8	21. 85	437. 0				
NO. 23+17. 5	17. 5	－	6. 90	120. 8				
合 計	117. 5			2, 528. 8			－	

# 地盤改良工

第 表		盛土改良下			数 量 計 算 書			
測 点	距 離 (m)	右側			右側 (谷側)			摘 要
		面 積 (m2)	平 均 (m2)	立 積 (m3)	面 積 (m2)	平 均 (m2)	立 積 (m3)	
NO. 20	-	-						quck=400kN/m2
NO. 21	20.0	99.4	49.70	994.0				
NO. 21+13.0	13.0	149.3	124.350	1,616.6				
NO. 22	7.0	170.1	159.70	1,117.9				
NO. 23	20.0	-	85.05	1,701.0				
合 計	60.0			5,429.5			-	

第 表		数 量 計 算 書						
測 点	距 離 (m)							摘 要
		面 積 (m2)	平 均 (m2)	立 積 (m3)	面 積 (m2)	平 均 (m2)	立 積 (m3)	
合 計	-			-			-	



記号	土質名	土質記号	地域	$\rho_s$ (Mg/m³)	$w_u$ (%)
●	シルト	MH	山口県	1.774	45.0
▲	シルト	MH	東京都	1.673	64.9
■	シルト	MH	栃木県	1.609	57.0

図-3.29 シルト（粉体，7日）

<固化材添加量の目安>

現場/室内比=0.5

設計基準強度	250kN/m2程度	→	$250 \div 0.5 = 500\text{kN/m}^2$	添加量：80kg/m3
設計基準強度	350kN/m2程度	→	$350 \div 0.5 = 700\text{kN/m}^2$	添加量：110kg/m3
設計基準強度	600kN/m2程度	→	$600 \div 0.5 = 1200\text{kN/m}^2$	添加量：150kg/m3

※上記は安全側に7日強度を採用しているが、施工時には配合試験を実施して、添加量を決定すること。

軟弱地盤対策工横断図(3/6)  
(I区画) S=1:500

地盤改良工根拠図(I区画)

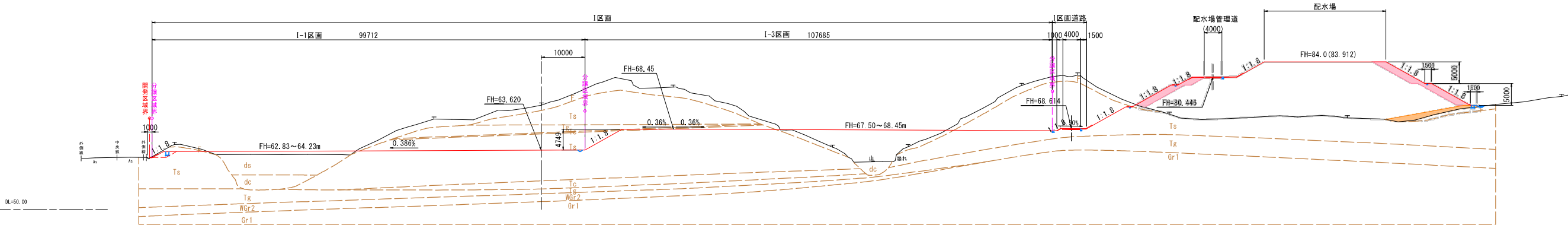
地盤改良工数量(山側)

工種	面積 (m <sup>2</sup> )	設計基準強度 (kN/m <sup>2</sup> )	備考
盛土改良上	20.0	300	
盛土改良下	-	-	
表層安定処理	-	-	
中層混合処理	-	-	

地盤改良工数量(谷側)

工種	面積 (m <sup>2</sup> )	設計基準強度 (kN/m <sup>2</sup> )	備考
盛土改良上	30.0	300	
盛土改良下	17.8	400	
表層安定処理	-	-	
中層混合処理	-	-	

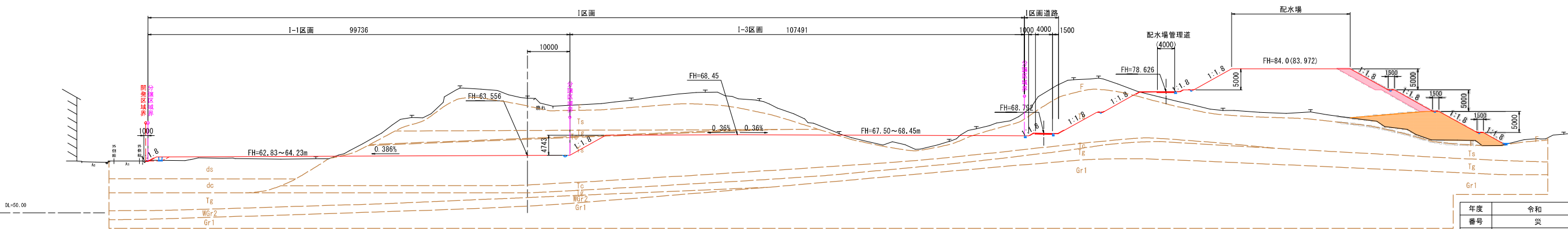
NO. 14  
FH=74.167  
QH=73.96  
FH=63.620  
D=20.000



地盤改良工数量

工種	面積 (m <sup>2</sup> )	設計基準強度 (kN/m <sup>2</sup> )	備考
盛土改良上	30.0	300	
盛土改良下	120.1	400	
表層安定処理	-	-	
中層混合処理	-	-	

NO. 13  
FH=77.491  
QH=77.06  
FH=63.556  
D=20.000



年度	令和	年度
番号	災	号
工事名	江津地域拠点工業団地HJ区画調査設計業務委託	
道川港名	HJ区画	
施工箇所	江津市松川町上河戸 地内	
図面名称	軟弱地盤対策工横断図(3/6) (H区画)	
項目	NO. 13, NO. 14 縮尺 S=1/500	
会社名	会社及び責任者	
測量	出雲グリーン株式会社	
設計	株式会社 エイト日本技術開発	
67	葉の内	62

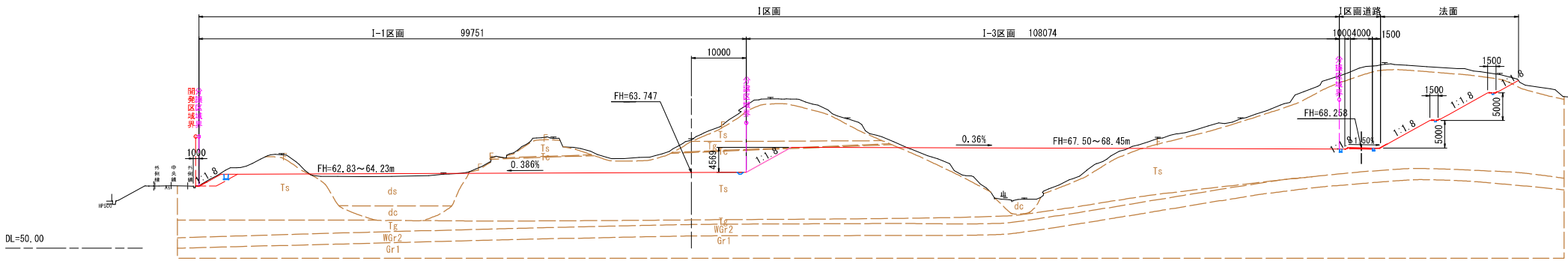
造成計画横断面図  
(I区画)

S=1:500

地盤改良工根拠図(I区画)

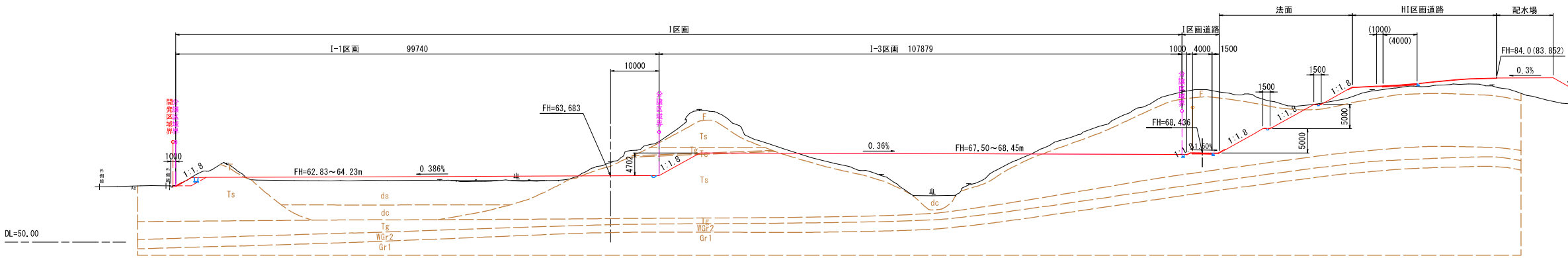
NO. 16

PH=69.923  
QH=69.70  
FH=63.747  
D ~29.000



NO. 15

PH=66.564  
QH=66.42  
FH=63.683  
D ~29.000



地盤改良工数量

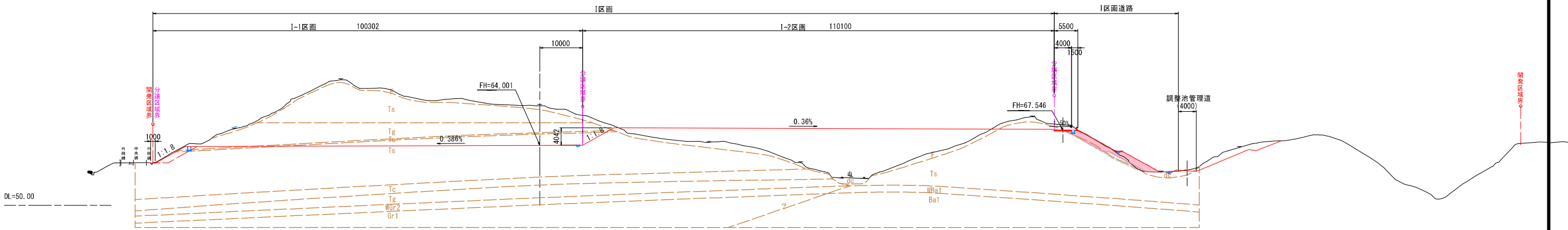
工種	面積 (m2)	設計基準強度 (kN/m2)	備考
盛土改良上	-	-	
盛土改良下	-	-	
表層安定処理	-	-	
中層混合処理	-	-	

軟弱地盤対策工横断図(4/6)  
(I区画) S=1:500

地盤改良工根拠図(I区画)

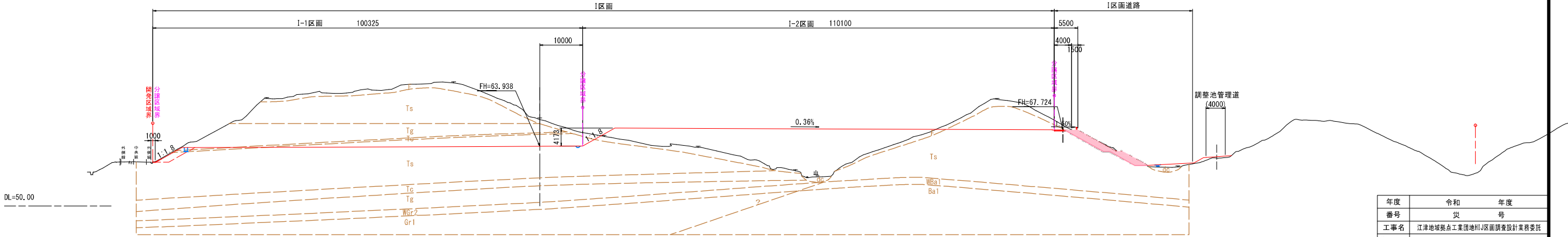
NO. 20  
PH=73.484  
GH=73.19  
FH=64.001  
D =20.000

地盤改良工数量			
工種	面積 (m2)	設計基準強度 (kN/m2)	備考
盛土改良上	29.2	300	
盛土改良下	-	-	
表層安定処理	-	-	
中層混合処理	-	-	



NO. 19  
PH=70.531  
GH=70.15  
FH=63.938  
D =20.000

地盤改良工数量			
工種	面積 (m2)	設計基準強度 (kN/m2)	備考
盛土改良上	24.5	300	
盛土改良下	-	-	
表層安定処理	-	-	
中層混合処理	-	-	



年度	令和	年度
番号	災	号
工事名	江津地域拠点工業団地H1J区画調査設計業務委託	
道川港名	H1J区画	
施工箇所	江津市松川町上河戸 地内	
図面名称	軟弱地盤対策工横断図(4/6) (I工区)	
図面番号	NO.19, NO.20 縮尺 S=1/500	
会社名	会社及び責任者	
測量	出雲グリーン株式会社	
設計	株式会社 エイト日本技術開発	
67		葉の内 63

軟弱地盤対策工横断図 (5/6)  
(I区画) S=1:500

地盤改良工根拠図 (I区画)

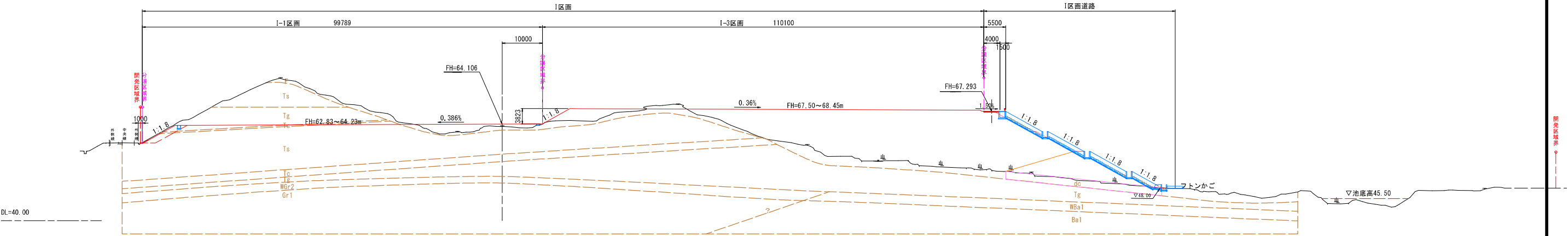
地盤改良工数量

工種	面積 (m2)	設計基準強度 (kN/m2)	備考
盛土改良上	28.8	100	
盛土改良下	-	-	
表層安定処理	-	-	
中層混合処理	-	-	

NO.21+13.000  
PH=63.719  
GH=63.50  
FH=64.106  
D=13.000

地盤改良工数量

工種	面積 (m2)	設計基準強度 (kN/m2)	備考
盛土改良上	29.9	300	
盛土改良下	149.3	400	
表層安定処理	75.4	400	1-2m
中層混合処理	-	-	



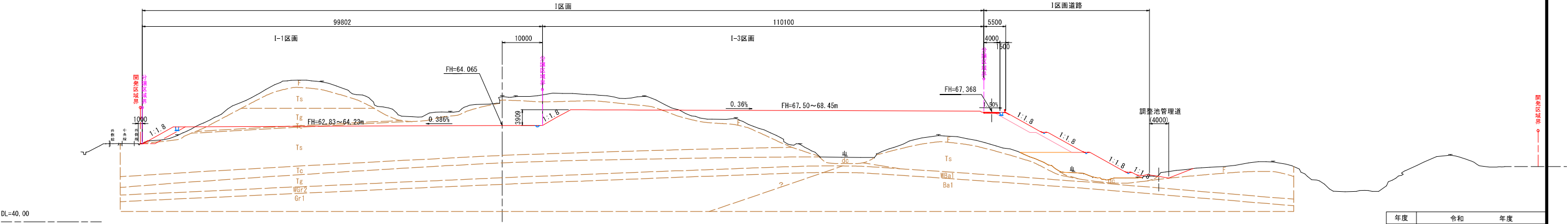
地盤改良工数量

工種	面積 (m2)	設計基準強度 (kN/m2)	備考
盛土改良上	28.1	100	
盛土改良下	-	-	
表層安定処理	-	-	
中層混合処理	-	-	

NO.21  
PH=71.513  
GH=71.28  
FH=64.065  
D=20.000

地盤改良工数量

工種	面積 (m2)	設計基準強度 (kN/m2)	備考
盛土改良上	29.9	300	
盛土改良下	99.4	400	
表層安定処理	-	-	
中層混合処理	-	-	



年度	令和	年度
番号	災	号
工事名	江津地域拠点工業団地H1J区画調査設計業務委託	
道川港名	H1J区画	
施工箇所	江津市松川町上河戸 地内	
図面名称	軟弱地盤対策工横断図 (5/6) (I区画) NO.21, NO.21+13.000 縮尺 S=1/500	
会社名	会社及び責任者	
測量調査	出雲グリーン株式会社	
設計	株式会社 エイト日本技術開発	
	67	葉の内 64

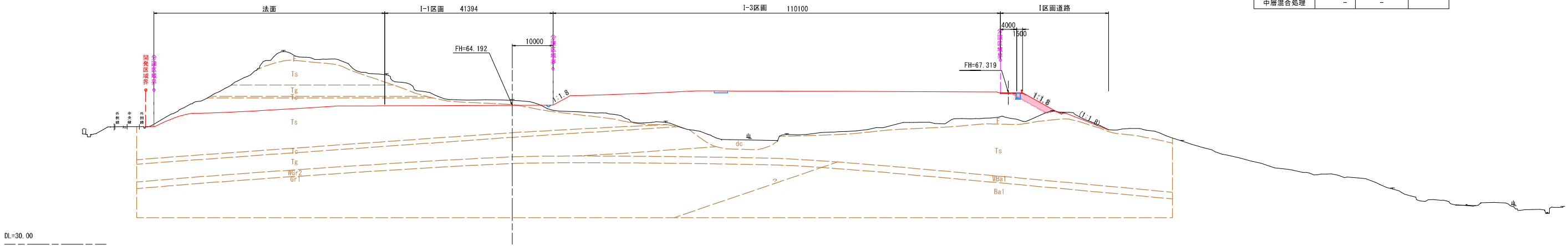
軟弱地盤対策工横断図(6/6)  
(I区画)

S=1:500

地盤改良工根拠図(I区画)

NO. 23

PH=65.641  
GH=65.40  
FH=64.192  
D=20.000



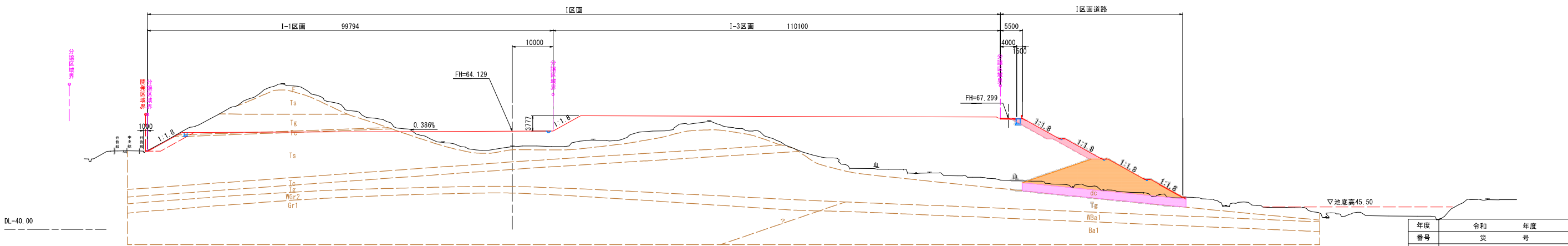
DL=30.00

地盤改良工数量

工種	面積 (m2)	設計基準強度 (kN/m2)	備考
盛土改良上	13.8	300	
盛土改良下	-	-	
表層安定処理	-	-	
中層混合処理	-	-	

NO. 22

PH=60.473  
GH=60.33  
FH=64.129  
D=7.000



DL=40.00

地盤改良工数量

工種	面積 (m2)	設計基準強度 (kN/m2)	備考
盛土改良上	29.9	300	
盛土改良下	170.1	400	
表層安定処理	80.7	400	1-2m
中層混合処理	-	-	

年度	令和	年度	
番号	災	号	
工事名	江津地域拠点工業団地H1J区画調査設計業務委託		
道川港名	H1J区画		
施工箇所	江津市松川町上河戸 地内		
図面名称	軟弱地盤対策工横断図(6/6) (I区画)		
項目	NO.22, NO.23 縮尺 S=1/500		
会社名	会社及び責任者		
測量	出雲グリーン株式会社		
設計	株式会社 エイト日本技術開発		
67		葉の内	65



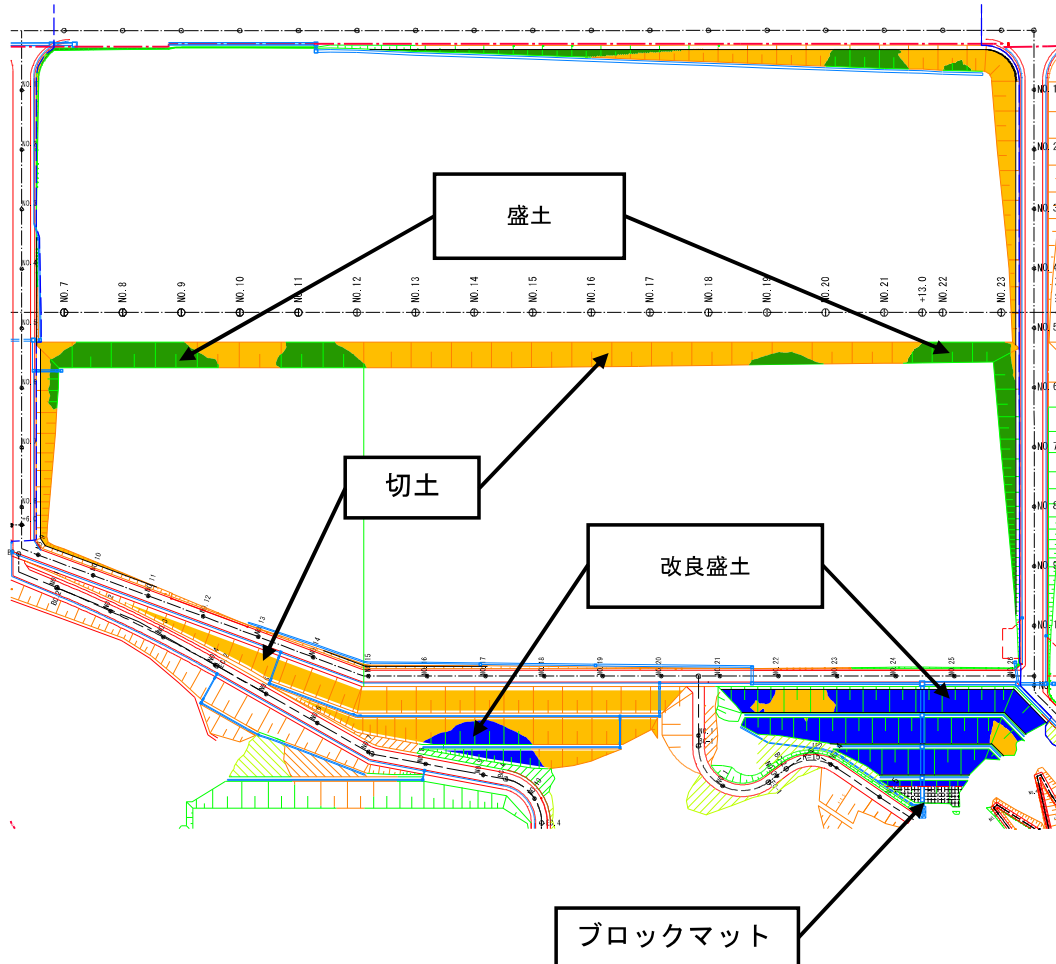
## 4. 法 面 工

### 【 I 区 画 】

[illegible]



# I 区画 植生工根拠図



	平面積		備考
	盛土法面	切土法面	
ブロックマット	114.9m2	0.0m2	

## 5. 排 水 構 造 物 工

### 【I 区画】

## 【I区画道路(I区画)】

## 排水構造物工 数量集計表

1 / 2

## 【I区画道路(I区画)】

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考
作業土工					
	(床掘)		m3	( 943.6 )	
	床 掘	土砂 平均施工幅 2m以上	m3	356.1	
	床 掘	土砂 平均施工幅 1m以上2m未満	m3	501.9	
	床 掘	土砂 平均施工幅 1m未満	m3	85.6	
	(埋 戻)		m3	( 550.2 )	
	埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	251.1	
	埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	299.1	
	(残 土)		m3	( 392.9 )	※変化率1.0
	残 土	土砂 BH山積0.8	m3	104.6	
	残 土	土砂 BH山積0.45	m3	288.3	
	基面整正		m2	594.7	
側溝工					
	道路側溝B型3種300A		m	80.9	
	道路側溝B型3種400A		m	38.5	
	道路側溝B型3種500A		m	87.3	
	道路側溝B型3種500B		m	52.5	
	道路側溝横断用300A		m	35.2	
	道路側溝横断用500B		m	4.3	
	U型側溝B300-H300		m	221.9	蓋無し
	2号自由勾配側溝B900	H1000~H1100	m	30.9	
	大型水路	B600-H600	m	56.6	
	大型水路	B1000-H1000	m	1.9	1号階段水路 下流端
集水樹・マンホール工					
	集水樹	G1-B500-L500-H500	箇所	3	
	集水樹	G1-B600-L600-H600	箇所	2	
	集水樹	G1-B700-L700-H600	箇所	1	蓋無し

## 排水構造物工 数量集計表

2 / 2

## 【I区画道路(I区画)】

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考
	集水樹	G1-B700-L700-H700	箇所	1	
	集水樹	G1-B700-L700-H700	箇所	3	蓋無し
	集水樹	G1-B800-L800-H800	箇所	1	
	1号集水樹	B1200-L1200-H1300	箇所	1	
	2号集水樹	B1300-L1300-H1500	箇所	1	
	集水樹	G2-B500-L500-H600	箇所	5	
	集水樹	G2-B1100-L1300-H1300	箇所	1	
	集水樹	G2-B1100-L1100-H1500	箇所	3	
	集水樹	G2-B1000-L1600-H1100	箇所	1	
	グレーチング蓋	500x500用 T-25 ホルト固定 普通目 滑止無し	枚	3	
	グレーチング蓋	600x600用 T-25 ホルト固定 普通目 滑止無し	枚	1	
	グレーチング蓋	700x700用 T-25 ホルト固定 普通目 滑止無し	枚	1	
	グレーチング蓋	800x800用 T-25 ホルト固定 普通目 滑止無し	枚	1	
	グレーチング蓋	600x1200用 T-25 ホルト固定 普通目 滑止無し	枚	2	
	グレーチング蓋	650x1300用 T-25 ホルト固定 普通目 滑止無し	枚	2	
	1号縞鋼板蓋	(500x500用) 600x600 t=3.2	枚	4	
	4号縞鋼板蓋	(1100x1100用) 600x1200 t=6.0	枚	6	
	9号縞鋼板蓋	(1100x1300用) 600x1400 t=9.0	枚	2	
	足掛金具	W=300 φ19	本	19	
排水工					
	1号小段排水	ベンチフリューム300	m	396.1	
	1号縦排水	角型U字溝300 波状 ポリエチレン製	m	120.5	
	3号縦排水	角型U字溝500 波状 ポリエチレン製	m	9.6	
	1号跳水防止板	樹脂性 W580 L1000 t=10	枚	9.0	
	3号跳水防止板	樹脂性 W800 L1000 t=20	枚	2.0	
	1号階段水路		m	37.6	
	1号基盤排水層		m	125.5	
	重圧管D300	2種 φ300	m	18.4	

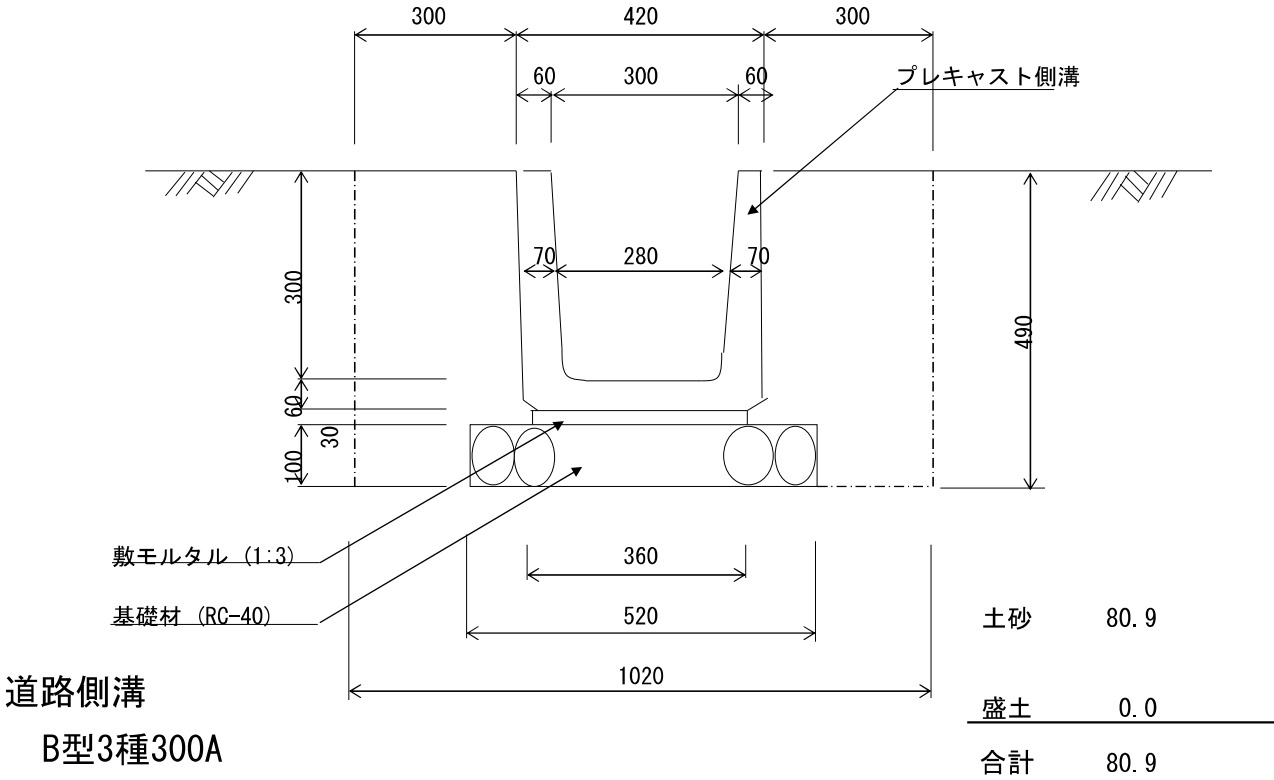


工 種 : 排水構造物工 作業土工集計表 【I区画道路(I区画)】

名 称	床 掘 (m3)				埋 戻(m3)				残 土 (m3)				基面 整正 (m2)
	土 砂												
	最小埋戻幅		最大埋戻幅		小規模		人力		土 砂				
	BH0.8 W≧2.0	BH0.45 1.0≦W<2.0	BH0.28 W<1.0	人 力 現場制約あり	4.0≦W (A)	4.0≦W (B)	1.0≦W<4.0 (C)	W<1.0 (D)	1箇所当り 100m3程度	現場制約あり	BH0.8 W≧2.0	BH0.45 1.0≦W<2.0	
道路側溝B型3種300A		40.4						23.1				17.3	42.1
道路側溝B型3種400A		25.6						13.6				12.1	23.5
道路側溝B型3種500A		75.6						36.5				39.1	62.9
道路側溝B型3種500B		53.0						25.4				27.5	38.3
道路側溝横断用300A		25.2						12.6				12.5	21.8
道路側溝横断用500B		5.1						2.5				2.6	3.6
U型側溝B300-H300(蓋無し)		115.8						52.8				63.0	115.4
大型水路B600-H600		71.2						33.9				37.3	50.9
2号自由勾配側溝B900	114.5						55.8				58.5		43.0
集水樹(G1-B500-L500-H500)													
集水樹(G1-B600-L600-H500)		8.1						6.0				2.1	2.4
集水樹(G1-B700-L700-H600) 蓋なし		6.0						4.3				1.7	2.0
集水樹(G1-B700-L700-H600)	6.5						5.5				1.0		1.2
集水樹(G1-B700-L700-H700)	12.3						10.3				2.1		2.4
集水樹(G1-B700-L700-H700)	6.8						5.6				1.1		1.2
集水樹(G1-B700-L700-H700) 蓋なし	22.5						19.1				3.4		3.6
集水樹(G1-B800-L800-H800)	8.3						6.7				1.7		1.4
1号集水樹(B1200-L1200-H1300)	20.3						15.2				4.8		3.2
2号集水樹(B1300-L1300-H1500)	27.0						20.3				6.8		4.0
集水樹(G2-B500-L500-H600)		14.6						11.6				3.0	4.1
集水樹(G2-B1100-L1300-H1300)	20.5						16.2				4.3		2.9
集水樹(G2-B1100-L1100-H1500)	69.9						57.2				12.7		7.7
集水樹(G2-B1000-L1600-H1100)	16.0						11.8				4.1		3.2
1号小段排水			85.6					51.5				34.1	118.8
1号縦排水		54.6						22.7				31.9	24.1
3号縦排水		6.7						2.6				4.1	3.8
重圧管D300	31.5						27.4				4.1		7.2
合 計	356.1	501.9	85.6				251.1	299.1			104.6	288.3	594.7
	床掘 土砂 計 943.6				埋戻 土砂 計 943.6				残土 土砂 計 392.9				550.2

# 無事延

[illegible]

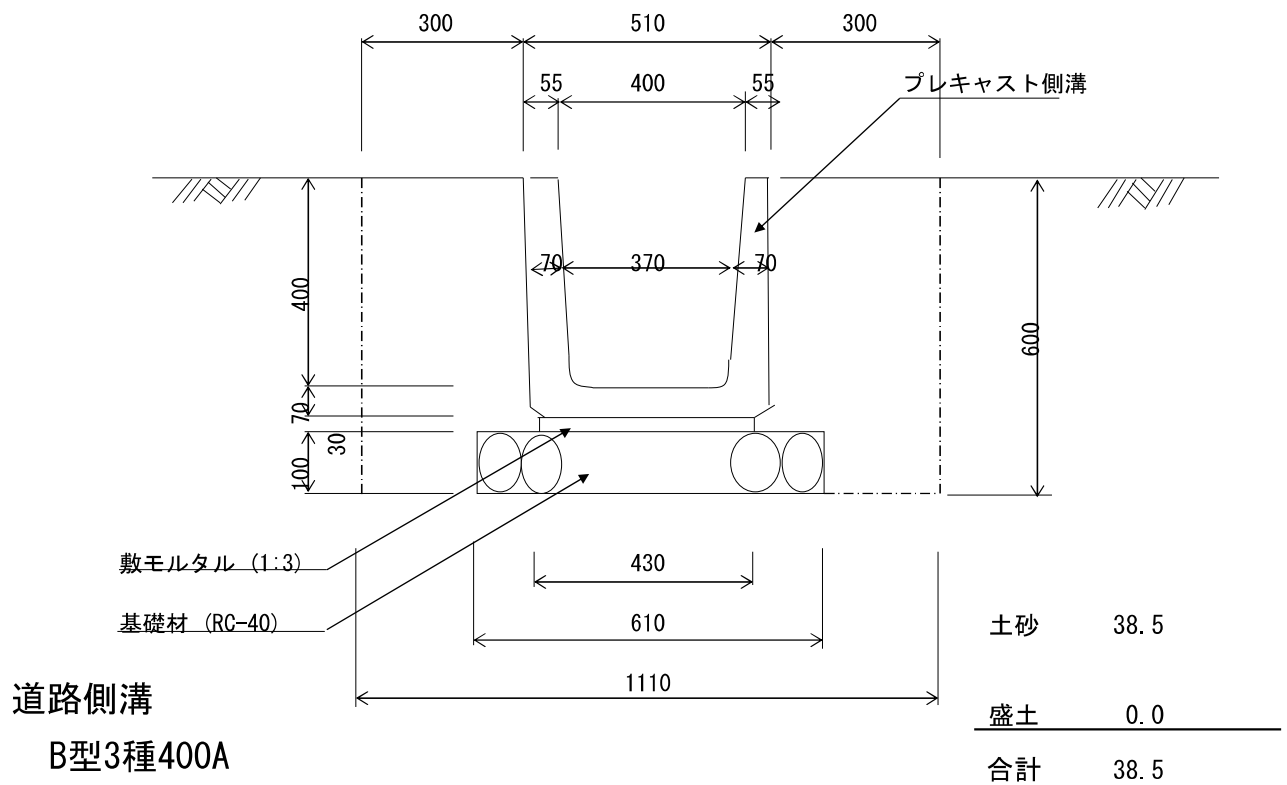


名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延 長	数量
プレキャスト側溝	B300 H300	m		10.000	80.9	80.9
敷モルタル	1:3	m3	$0.360 \times 0.030 \times 10.0$	0.108	80.9	0.9
基 礎 材	RC-40 t=100	m2	$0.520 \times 10.0$	5.200	80.9	42.1
		(m3)	$5.200 \times 0.100$	( 0.520 )		
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.45	m3	$1.020 \times 0.490 \times 10.0$	4.998	80.9	40.4
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	$4.998 - 0.108 - 0.520 - 0.420 \times 0.360 \times 10.0$	2.858	80.9	23.1
残 土	土砂	m3	$4.998 - 2.858$	2.140	80.9	17.3
基面整正		m2	$0.520 \times 10.0$	5.200	80.9	42.1

# 聯盟展

[illegible]

【I区画道路(I区画)】

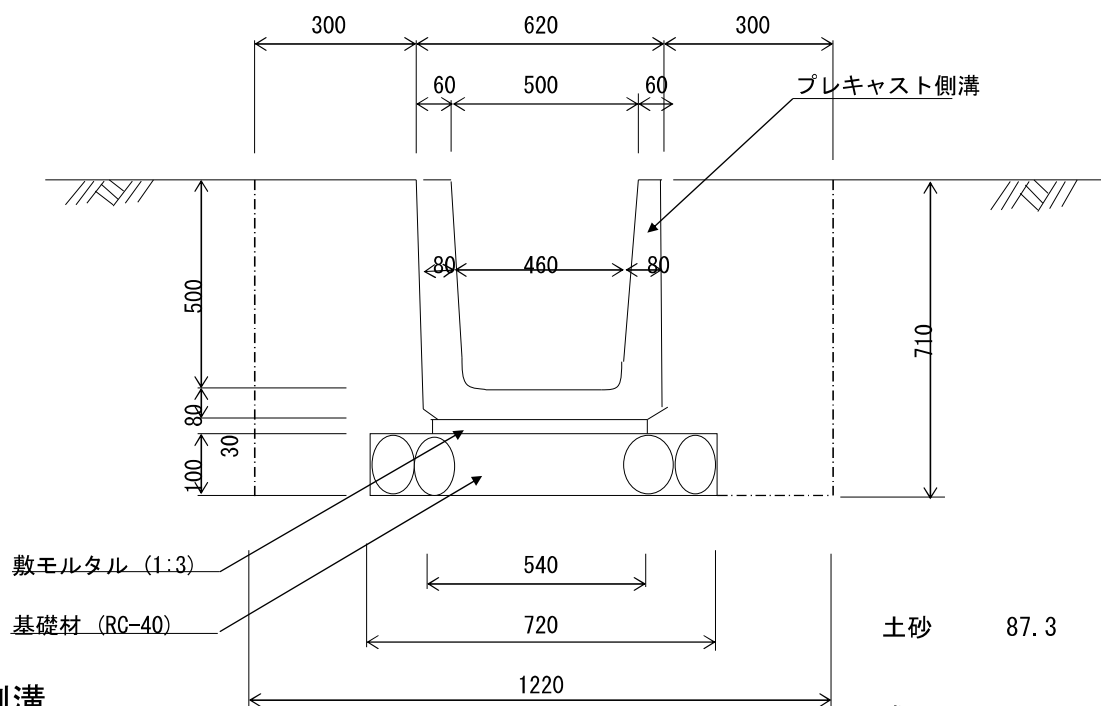


名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延 長	数量
プレキャスト側溝	B400 H400	m		10.000	38.5	38.5
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	0.430 × 0.030 × 10.0	0.129	38.5	0.5
基 礎 材	RC-40 t=100	m <sup>2</sup>	0.610 × 10.0	6.100	38.5	23.5
		(m <sup>3</sup> )	6.100 × 0.100	( 0.610 )		
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.45	m <sup>3</sup>	1.110 × 0.600 × 10.0	6.660	38.5	25.6
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m <sup>3</sup>	6.660 - 0.129 - 0.610 - 0.510 × 0.470 × 10.0	3.524	38.5	13.6
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	6.660 - 3.524	3.136	38.5	12.1
基面整正		m <sup>2</sup>	0.610 × 10.0	6.100	38.5	23.5

# 聯盟展

[illegible]

【I区画道路(I区画)】



道路側溝

B型3種500A

土砂	87.3
----	------

盛土	0.0
----	-----

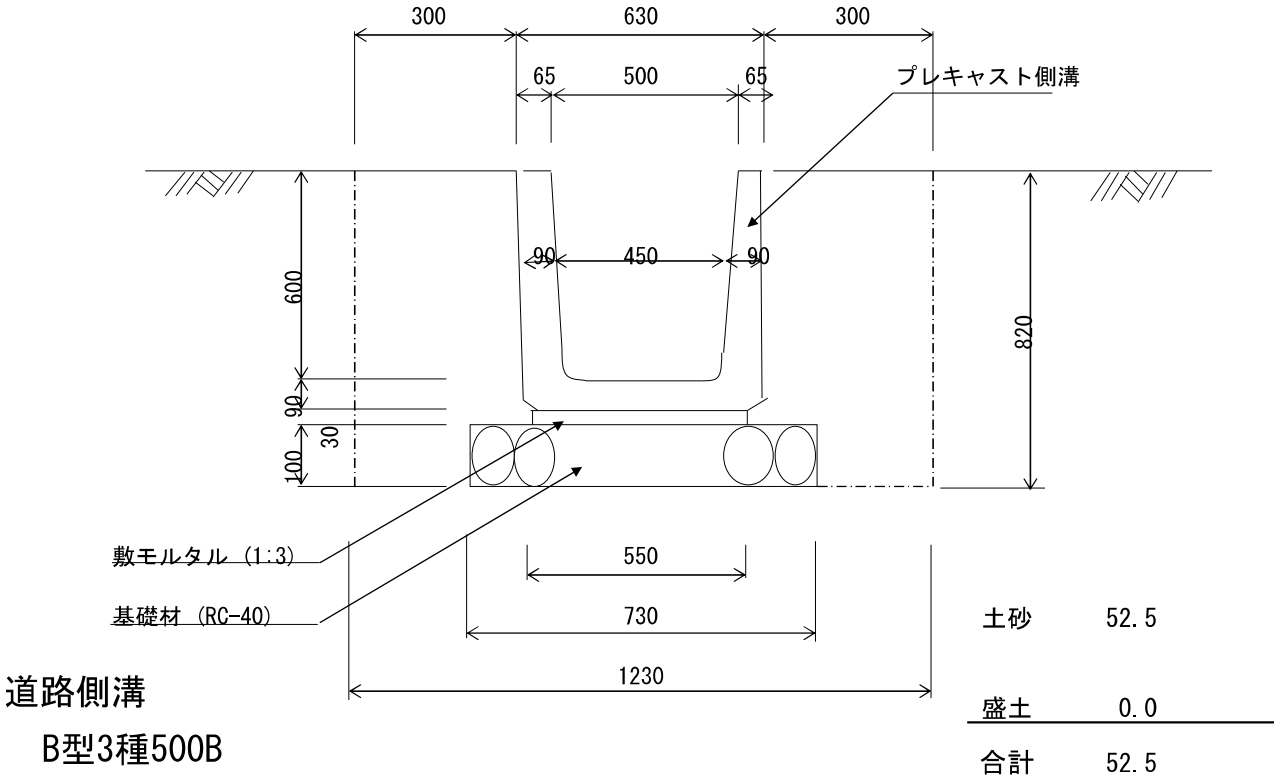
合計	87.3
----	------

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延 長	数量
プレキャスト側溝	B500 H500	m		10.000	87.3	87.3
敷モルタル	1:3	m3	0.540 × 0.030 × 10.0	0.162	87.3	1.4
基 礎 材	RC-40 t=100	m2	0.720 × 10.0	7.200	87.3	62.9
		(m3)	7.200 × 0.100	( 0.720 )		
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.45	m3	1.220 × 0.710 × 10.0	8.662	87.3	75.6
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	8.662 - 0.162 - 0.720 - 0.620 ×	4.184	87.3	36.5
			0.580 × 10.0			
残 土	土砂	m3	8.662 - 4.184	4.478	87.3	39.1
基面整正		m2	0.720 × 10.0	7.200	87.3	62.9

# 轉國長延

[illegible]



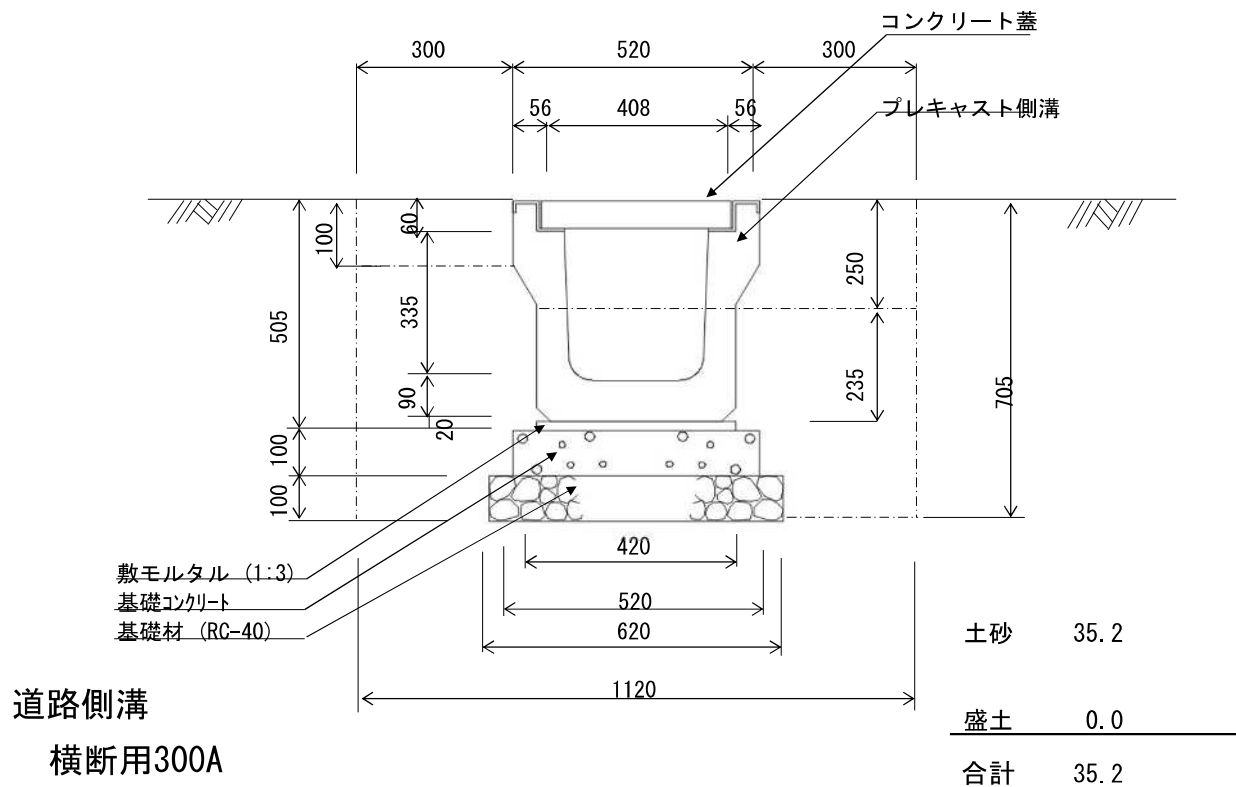


名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延 長	数量
プレキャスト側溝	B500 H600	m		10.000	52.5	52.5
敷モルタル	1:3	m3	$0.550 \times 0.030 \times 10.0$	0.165	52.5	0.9
基 礎 材	RC-40 t=100	m2	$0.730 \times 10.0$	7.300	52.5	38.3
		(m3)	$7.300 \times 0.100$	( 0.730 )		
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.45	m3	$1.230 \times 0.820 \times 10.0$	10.086	52.5	53.0
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	$10.086 - 0.165 - 0.730 - 0.630 \times 0.690 \times 10.0$	4.844	52.5	25.4
残 土	土砂	m3	$10.086 - 4.844$	5.242	52.5	27.5
基面整正		m2	$0.730 \times 10.0$	7.300	52.5	38.3

無罪

[illegible]

【I区画道路(I区画)】

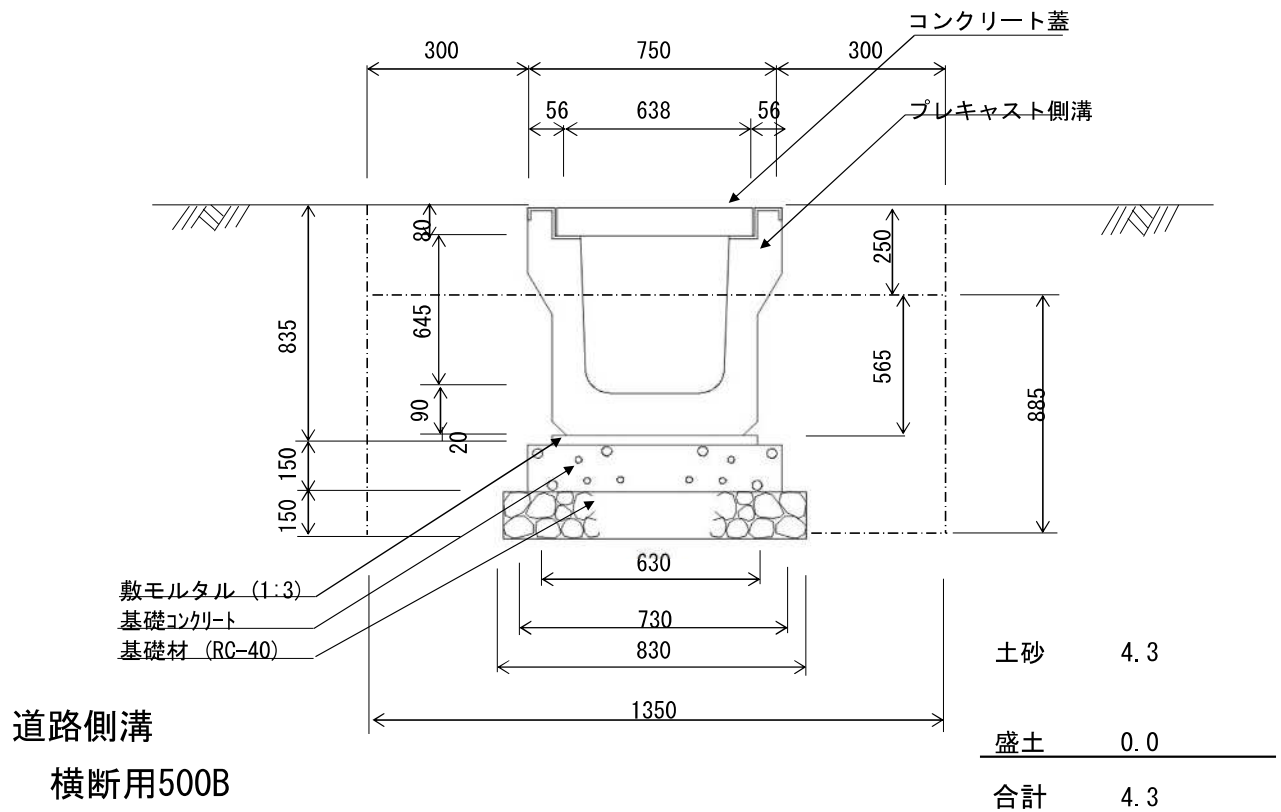


名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延 長	数量
プレキャスト側溝	横断用300A	m		10.000	35.2	35.2
敷モルタル	1:3	m3	$0.420 \times 0.020 \times 10.0$	0.084	35.2	0.3
基 礎 材	RC-40 t=100	m2	$0.620 \times 10.0$	6.200	35.2	21.8
		(m3)	$6.200 \times 0.100$	( 0.620 )		
基礎コンクリート		m3	$0.520 \times 0.10 \times 10.0$	0.520	35.2	1.8
同上型枠		m2	$0.10 \times 10.0 \times 2$	2.000	35.2	7.0
コンクリート蓋	B300横断用	枚	$10.0 / 0.5$	20.000	35.2	70
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.45	m3	$( 1.120 \times 0.705 - 0.30 \times 0.250 )$	7.146	35.2	25.2
			$\times 10.0$			
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	$7.146 - 0.084 - 0.620 - 0.520 -$	3.585	35.2	12.6
			$( 0.420 \times 0.485 \times 10.0 )$			
			$- 0.100 \times 0.300 \times 10.0$			
残 土	土砂	m3	$7.146 - 3.585$	3.561	35.2	12.5
基面整正		m2	$0.620 \times 10.0$	6.200	35.2	21.8

【I区画道路(I区画)】

[illegible]

【I区画道路(I区画)】

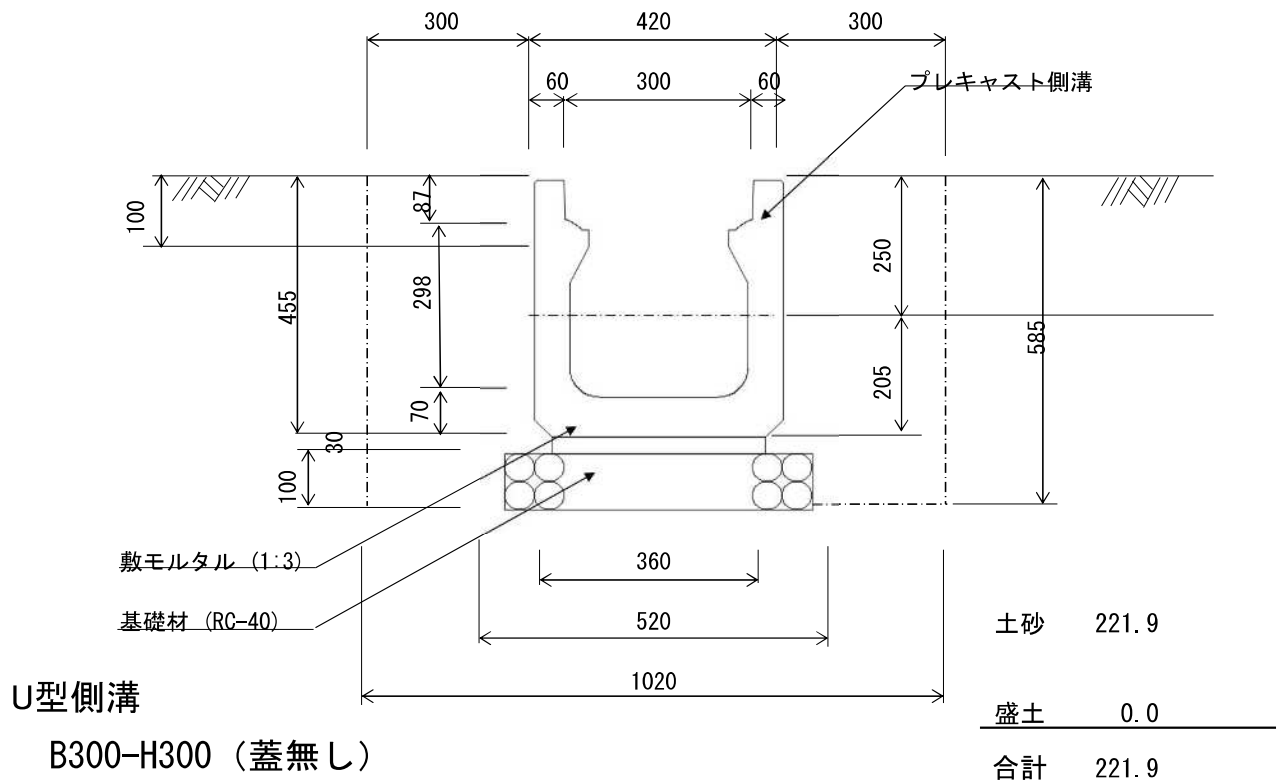


名 称	規 格	単 位	算 式	10m当り数量	延 長	数 量
プレキャスト側溝	横断用500B	m		10.000	4.3	4.3
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	$0.630 \times 0.020 \times 10.0$	0.126	4.3	0.1
基礎材	RC-40 t=150	m <sup>2</sup>	$0.830 \times 10.0$	8.300	4.3	3.6
		(m <sup>3</sup> )	$8.300 \times 0.150$	( 1.245 )		
基礎コンクリート		m <sup>3</sup>	$0.730 \times 0.15 \times 10.0$	1.095	4.3	0.5
同上型枠		m <sup>2</sup>	$0.15 \times 10.0 \times 2$	3.000	4.3	1.3
コンクリート蓋	B500横断用	枚	$10.0 / 0.5$	20.000	4.3	9
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.45	m <sup>3</sup>	$1.350 \times 0.885 \times 10.0$	11.948	4.3	5.1
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m <sup>3</sup>	$11.948 - 0.126 - 1.245 - 1.095 -$ $( 0.63 \times 0.565 \times 10.0 )$	5.923	4.3	2.5
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$11.948 - 5.923$	6.025	4.3	2.6
基面整正		m <sup>2</sup>	$0.830 \times 10.0$	8.300	4.3	3.6

# 聯盟展延

[illegible]

【I区画道路(I区画)】

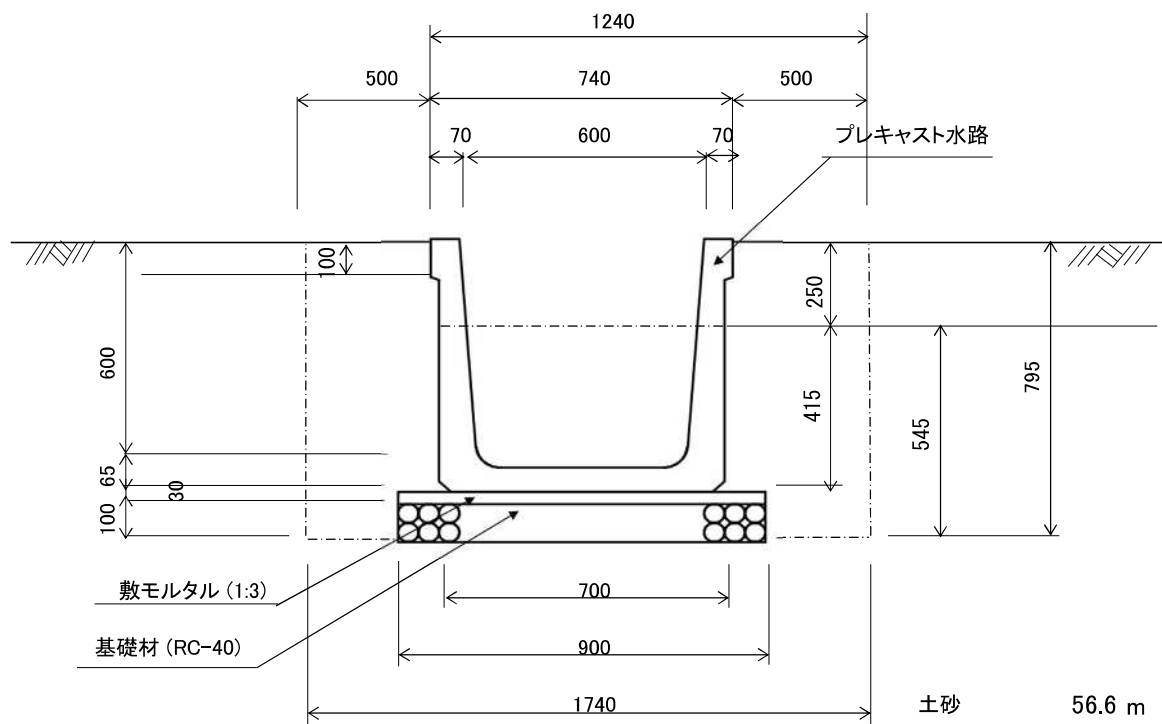


名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延 長	数量
プレキャスト側溝	B300-H300 (蓋無し)	m		10.000	221.9	221.9
敷モルタル	1:3	m3	$0.360 \times 0.030 \times 10.0$	0.108	221.9	2.4
基 礎 材	RC-40 t=100	m2	$0.520 \times 10.0$	5.200	221.9	115.4
		(m3)	$5.200 \times 0.100$	( 0.520 )		
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.45	m3	$( 1.020 \times 0.585 - 0.300 \times 0.250 ) \times 10.0$	5.217	221.9	115.8
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	$5.217 - 0.108 - 0.520 - ( 0.420 \times 0.455 + 0.100 \times 0.300 ) \times 10.0$	2.378	221.9	52.8
残 土	土砂	m3	$5.217 - 2.378$	2.839	221.9	63.0
基面整正		m2	$0.520 \times 10.0$	5.200	221.9	115.4





【I区画道路(I区画)】



大型水路B600-H600

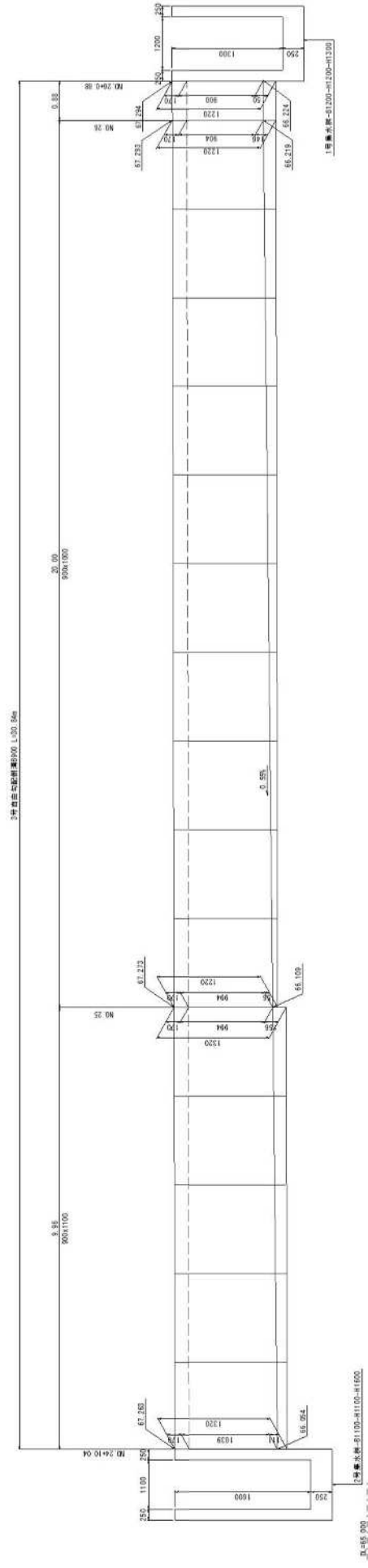
盛土部	0.0 m
合 計	56.6 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長	数 量
プレキャスト水路	B600-H600	m		10.000	56.6	56.6
敷モルタル	1:3	m3	$0.900 \times 0.030 \times 10.0$	0.270	56.6	1.5
基礎材	RC-40 t=100	m2	$0.900 \times 10.0$	9.000	56.6	50.9
		(m3)	$9.000 \times 0.100$	( 0.900 )	56.6	5.1
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.45	m3	$( 1.740 \times 0.795 - 0.500 \times 0.25 )$	12.583	56.6	71.2
			$\times 10.0$			
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	$12.583 - 0.270 - 0.900 - ( 0.740 \times 0.665$	5.992	56.6	33.9
			$+ 0.10 \times 0.500 ) 10.0$			
残 土	土砂	m3	$12.583 - 5.992$	6.591	56.6	37.3
基面整正		m2	$0.900 \times 10.0$	9.000	56.6	50.9



2号自由勾配側溝B900

【I区画道路(I区画)】



インバートコンクリート

900 × 1000

$$\text{平均}h = ((0.056 + 0.146) / 2 * 20.0 + (0.146 + 0.150) / 2 * 0.9) / 20.9 = 0.103$$

900 × 1100

$$\text{平均}h = (0.111 + 0.156) / 2 = 0.134$$

2号自由勾配側溝B400 数量集計表

【I区画道路(I区画)】

名 称	延長 (m)	インバートコンクリート (m3)	基礎コンクリート (m3)	基礎コンクリート型枠 (m2)	基礎材 (m2)	床掘(土砂) BH0.8 (m3)	埋戻 最大埋戻幅1m以上4m 未満 (m3)	残土(土砂) BH0.8 (m3)	基面整正 (m2)
B900-H1000	20.9	1.937	4.044	6.270	29.051	75.4	37.0	38.3	29.1
B900-H1100	10.0	1.206	1.935	3.000	13.900	39.1	18.8	20.2	13.9
合 計	30.9	3.1	6.0	9.3	43.0	114.5	55.8	58.5	43.0

$$\text{側溝延長} \quad \text{側溝延長} \quad \text{側溝延長} \quad \text{側溝延長} \quad \text{側溝延長} \quad \text{側溝延長} \quad \text{側溝延長} \quad \text{側溝延長} \quad \text{側溝延長} \quad \text{側溝延長}$$

$$30.9 \quad 30.9 \quad 30.9 \quad 30.9 \quad 30.9 \quad 30.9 \quad 30.9 \quad 30.9 \quad 30.9 \quad 30.9$$

$$L=1.0m \quad L=1.0m \quad L=1.0m \quad L=1.0m \quad L=1.0m \quad L=1.0m \quad L=1.0m \quad L=1.0m \quad L=1.0m \quad L=1.0m$$

$$1 \text{本当り延長} \quad 1 \text{本当り延長} \quad 1 \text{本当り延長} \quad 1 \text{本当り延長} \quad 1 \text{本当り延長} \quad 1 \text{本当り延長} \quad 1 \text{本当り延長} \quad 1 \text{本当り延長} \quad 1 \text{本当り延長} \quad 1 \text{本当り延長}$$

$$2.0 \quad 2.0 \quad 2.0 \quad 2.0 \quad 2.0 \quad 2.0 \quad 2.0 \quad 2.0 \quad 2.0 \quad 2.0$$

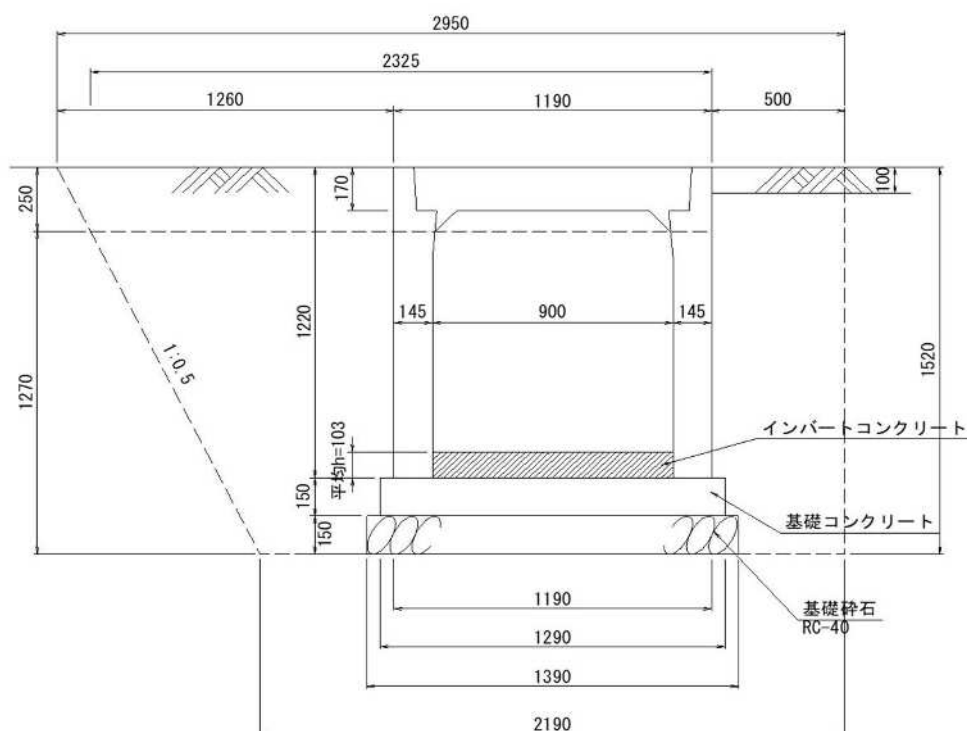
$$\times \quad \times \quad \times \quad \times \quad \times \quad \times \quad \times \quad \times \quad \times \quad \times$$

$$1.0 \quad 1.0 \quad 1.0 \quad 1.0 \quad 1.0 \quad 1.0 \quad 1.0 \quad 1.0 \quad 1.0 \quad 1.0$$

$$= \quad = \quad = \quad = \quad = \quad = \quad = \quad = \quad = \quad =$$

$$15 \text{枚} \quad 15 \text{枚} \quad 15 \text{枚} \quad 15 \text{枚} \quad 15 \text{枚} \quad 15 \text{枚} \quad 15 \text{枚} \quad 15 \text{枚} \quad 15 \text{枚} \quad 15 \text{枚}$$

【I区画道路(I区画)】



土砂 20.9 m

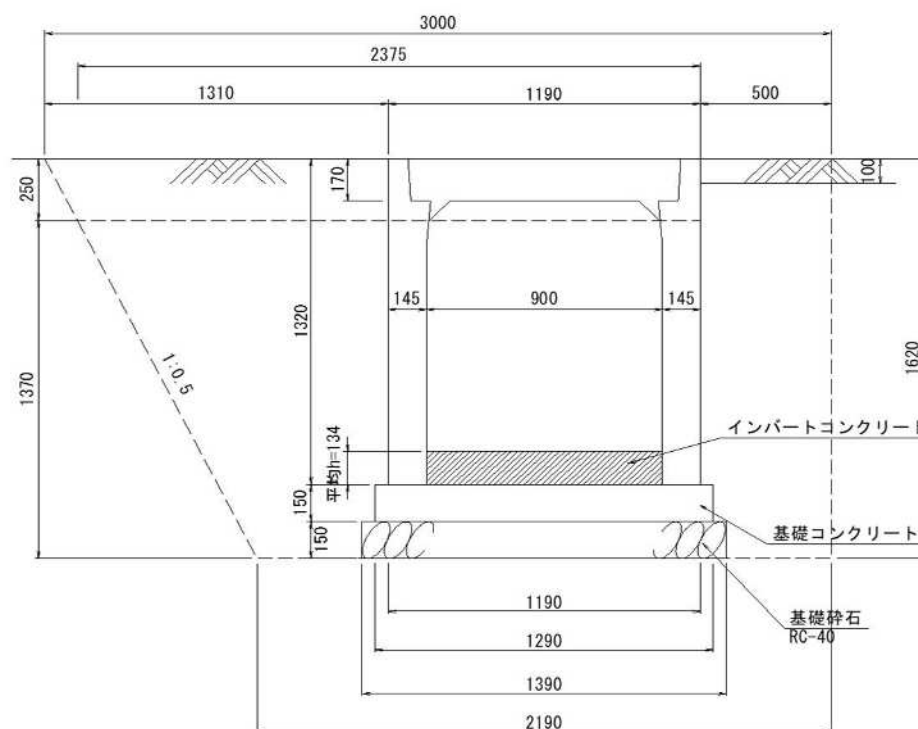
盛土 m

合計 20.9 m

2号自由勾配側溝B900 - H1000

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
自由勾配側溝	B900 - H1000	m		10.0	20.9	20.9
インバートコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$0.90 \times 0.103 \times 10.0$	0.927	20.9	1.937
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$1.290 \times 0.150 \times 10.0$	1.935	20.9	4.044
基礎コンクリート型枠		m <sup>2</sup>	$0.150 \times 10.0 \times 2$	3.000	20.9	6.270
基 礎 材	RC-40 t=150	m <sup>2</sup>	$1.390 \times 10.0$	13.900	20.9	29.051
		(m <sup>3</sup> )	$13.900 \times 0.150$	( 2.085 )		
作業土工		m			20.9	
床 掘	土 砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	$((2.190+2.950)/2 \times 1.520 - (1.260+1.135)/2 \times 0.25) \times 10.0$	36.070	20.9	75.4
埋 戻	最大埋戻幅1m以上 4m未満	m <sup>3</sup>	$36.070 - 1.935 - 1.390 - (1.190 \times 1.220 + 0.50 \times 0.10) \times 10$	17.727	20.9	37.0
残 土	土 砂	m <sup>3</sup>	$36.070 - 17.727$	18.343	20.9	38.3
基面整正		m <sup>2</sup>	$1.390 \times 10.0$	13.900	20.9	29.1

【I区画道路(I区画)】



土砂 10.0 m

盛土 m

合計 10.0 m

2号自由勾配側溝B900 - H1100

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
自由勾配側溝	B900 - H1100	m		10.0	10.0	10.0
インバートコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$0.90 \times 0.134 \times 10.0$	1.206	10.0	1.206
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$1.290 \times 0.150 \times 10.0$	1.935	10.0	1.935
基礎コンクリート型枠		m <sup>2</sup>	$0.150 \times 10.0 \times 2$	3.000	10.0	3.000
基 礎 材	RC-40 t=150	m <sup>2</sup>	$1.390 \times 10.0$	13.900	10.0	13.900
		(m <sup>3</sup> )	$13.900 \times 0.150$	( 2.085 )		
作業土工		m			10.0	
床 掘	土 砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	$((2.190+3.000)/2 \times 1.620 - (1.310+1.065)/2 \times 0.250) \times 10.0$	39.070	10.0	39.1
埋 戻	最大埋戻幅1m以上 4m未満	m <sup>3</sup>	$39.070 - 1.935 - 2.085 - (1.190 \times 1.320 + 0.50 \times 0.10) \times 10.0$	18.842	10.0	18.8
残 土	土 砂	m <sup>3</sup>	$39.070 - 18.842$	20.228	10.0	20.2
基面整正		m <sup>2</sup>	$1.390 \times 10.0$	13.900	10.0	13.9

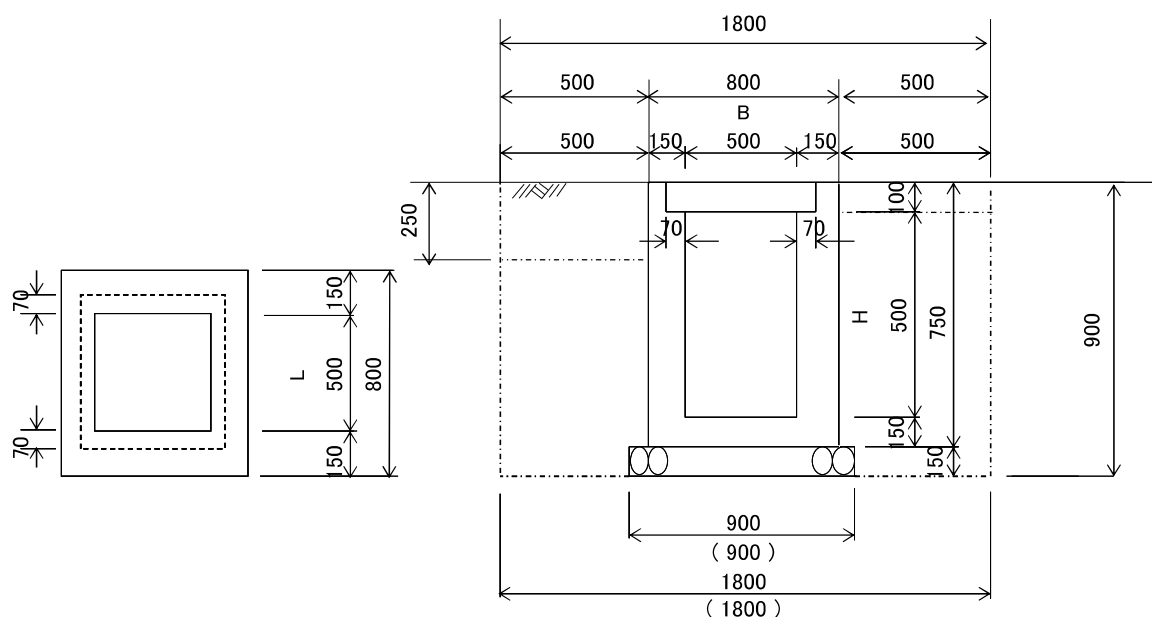
【I区画道路(I区画)】

コンクリート控除量

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

T-25・普	3
T-25・細	0

【I区画道路(I区画)】



土 砂 3 箇所

集水桧

G1  
B 500 - L 500 - H 500

盛土部 0 箇所  
合 計 3 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m3	$0.800 \times 0.800 \times 0.750 - 0.500 \times 0.500 \times 0.100$	0.314		
			別紙、控除量計算書より	-0.000		
			合計	0.314	3	0.9
型 枠	小型	m2	$\{ (0.800 + 0.800) \times 0.750 + (0.500 + 0.500) \times 0.750 \} \times 2$	3.900	3	11.7
基礎材	RC-40 t=150	m2	$0.900 \times 0.900$	0.810	3	2.4
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		1	3	3
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.45	m3	$(1.800 \times 1.800) \times 0.900 - 0.500 \times 0.250 \times 1.800$	2.691	3	8.1
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	$2.691 - (0.900 \times 0.900 \times 0.150 + 0.800 \times 0.800 \times 0.750) - 0.500 \times 0.100 \times 1.800$	2.000	3	6.0
残 土	土砂	m3	$2.691 - 2.000$	0.691	3	2.1
基面整正		m2	$0.900 \times 0.900$	0.810	3	2.4



【I区画道路(I区画)】

コンクリート控除量

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

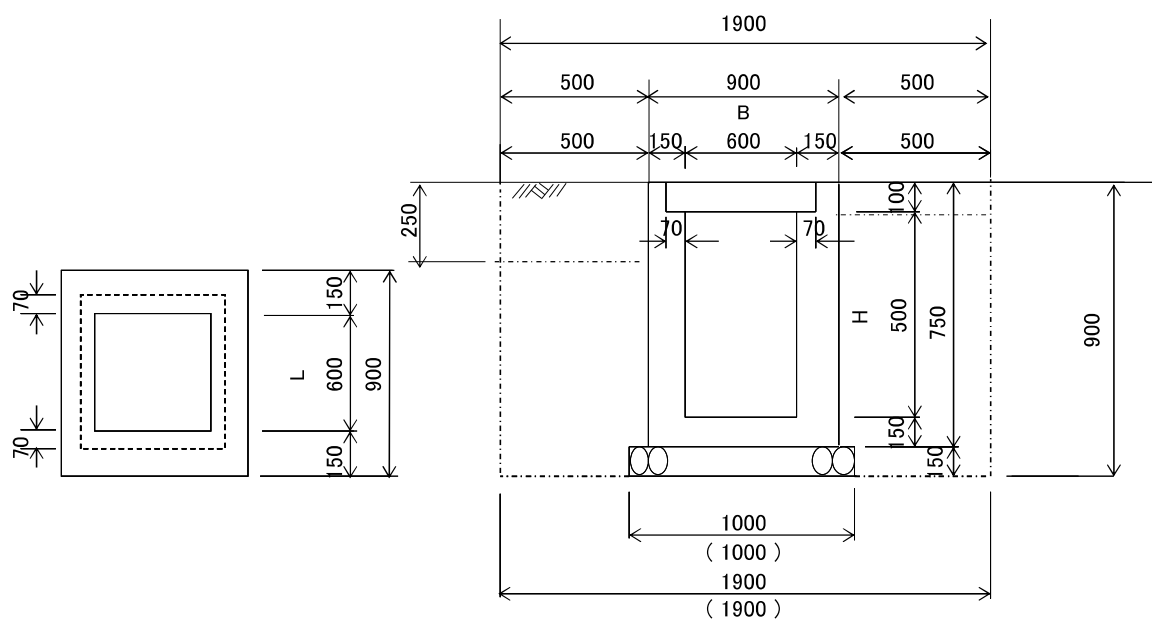
[illegible]

1箇所当り控除量

0.021 m<sup>3</sup>/箇所

T-25.普	1
--------	---

【I区画道路(I区画)】



土砂 2 箇所

集水桧

G1  
B 600 - L 600 - H 500

盛土部 0 箇所  
合計 2 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m3	$0.900 \times 0.900 \times 0.750 - 0.600 \times 0.600 \times 0.500 - 0.740 \times 0.740 \times 0.100$	0.373		
			別紙、控除量計算書より	-0.021		
			合計	0.352	2	0.7
型 枠	小型	m2	$\{ (0.900 + 0.900) \times 0.750 + (0.600 + 0.600) \times 0.750 \} \times 2$	4.500	2	9.0
基礎材	RC-40 t=150	m2	$1.000 \times 1.000$	1.000	2	2.0
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		1	1	1
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.45	m3	$(1.900 \times 1.900) \times 0.900 - 0.500 \times 0.250 \times 1.900$	3.012	2	6.0
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	$3.012 - (1.000 \times 1.000 \times 0.150 + 0.900 \times 0.900 \times 0.750) - 0.500 \times 0.100 \times 1.900$	2.160	2	4.3
残 土	土砂	m3	$3.012 - 2.160$	0.852	2	1.7
基面整正		m2	$1.000 \times 1.000$	1.000	2	2.0

【I区画道路(I区画)】

コンクリート控除量

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

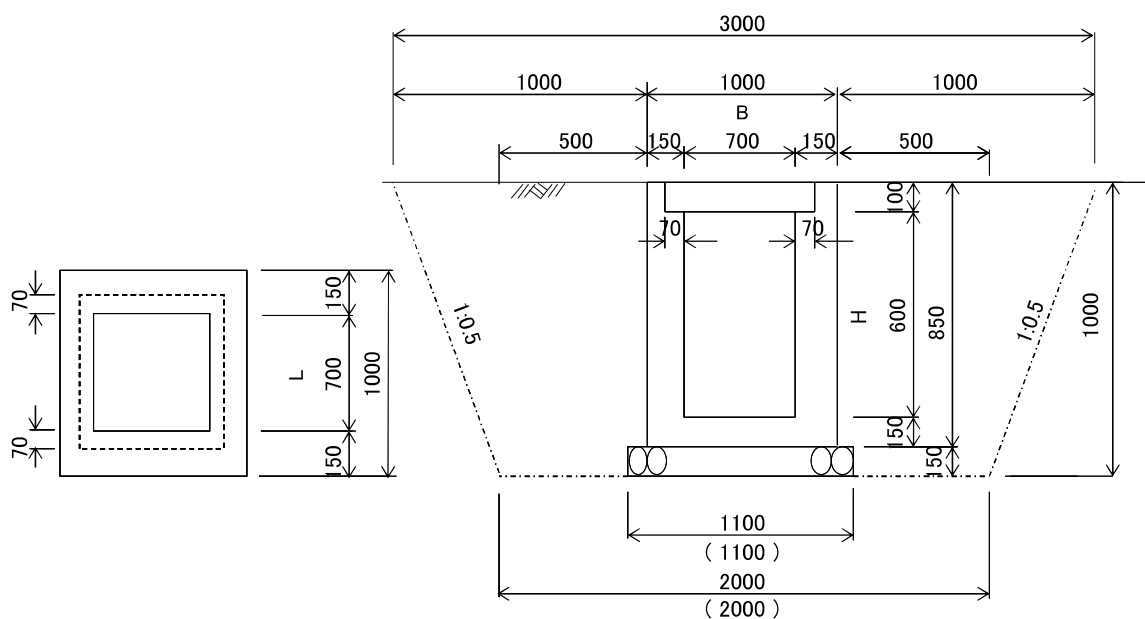
[illegible]

1箇所当り控除量

0.038 m<sup>3</sup>/箇所

0  
II  
0  
1  
-

【I区画道路(I区画)】



土砂 1 箇所

集水桝

G1

B 700 - L 700 - H 600 蓋なし

盛土部 0 箇所

合計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$1.000 \times 1.000 \times 0.850 - 0.700 \times 0.700 \times 0.600 - 0.840 \times 0.840 \times 0.100$	0.485		
			別紙、控除量計算書より	-0.038		
			合計	0.447	1	0.4
型 枠	小型	m2	$\{(1.000 + 1.000) \times 0.850 + (0.700 + 0.700) \times 0.850\} \times 2$	5.780	1	5.8
基礎材	RC-40 t=150	m2	$1.100 \times 1.100$	1.210	1	1.2
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		1	0	0
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.8	m3	$\{(2.000 \times 2.000) + (3.000 \times 3.000)\} / 2 \times 1.000$	6.500	1	6.5
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	$6.500 - (1.100 \times 1.100 \times 0.150 + 1.000 \times 1.000 \times 0.850)$	5.469	1	5.5
残 土	土砂	m3	$6.500 - 5.469$	1.031	1	1.0
基面整正		m2	$1.100 \times 1.100$	1.210	1	1.2

【I区画道路(I区画)】

コンクリート控除量

※：控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

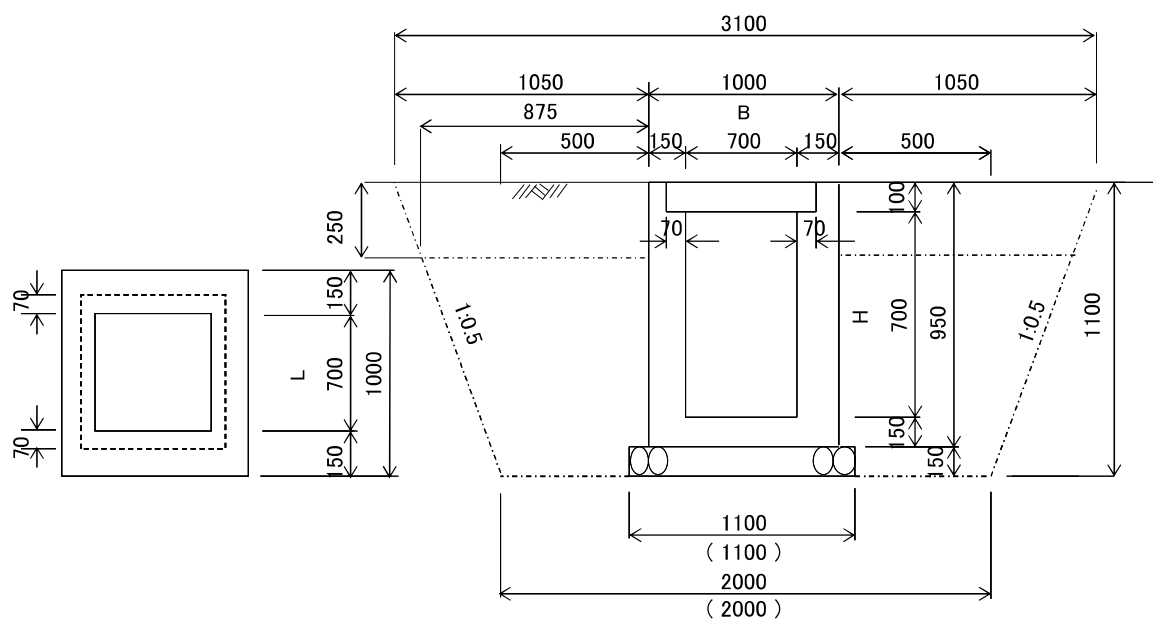
[illegible]

1箇所当り控除量

0.000 m<sup>3</sup>/箇所

T-25.普	1
--------	---

【I区画道路(I区画)】



土砂 1 箇所

集水桝

G1  
B 700 - L 700 - H 700

盛土部 0 箇所  
合 計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$1.000 \times 1.000 \times 0.950 - 0.700 \times 0.700 \times 0.100$	0.536		
			別紙、控除量計算書より	-0.000		
			合計	0.536	1	0.5
型 枠	小型	m <sup>2</sup>	$\{ (1.000 + 1.000) \times 0.950 + (0.700 + 0.700) \times 0.950 \} \times 2$	6.460	1	6.5
基礎材	RC-40 t=150	m <sup>2</sup>	$1.100 \times 1.100$	1.210	1	1.2
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		1	1	1
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	$\{ (2.000 \times 2.000) + (3.100 \times 3.100) \} / 2 \times 1.100 - (1.050 \times 0.875) / 2 \times 0.250 \times 3.100 \times 2$	6.773	1	6.8
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m <sup>3</sup>	$6.773 - (1.100 \times 1.100 \times 0.150 + 1.000 \times 1.000 \times 0.950)$	5.642	1	5.6
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$6.773 - 5.642$	1.131	1	1.1
基面整正		m <sup>2</sup>	$1.100 \times 1.100$	1.210	1	1.2

【I区画道路(I区画)】

コンクリート控除量

※：控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

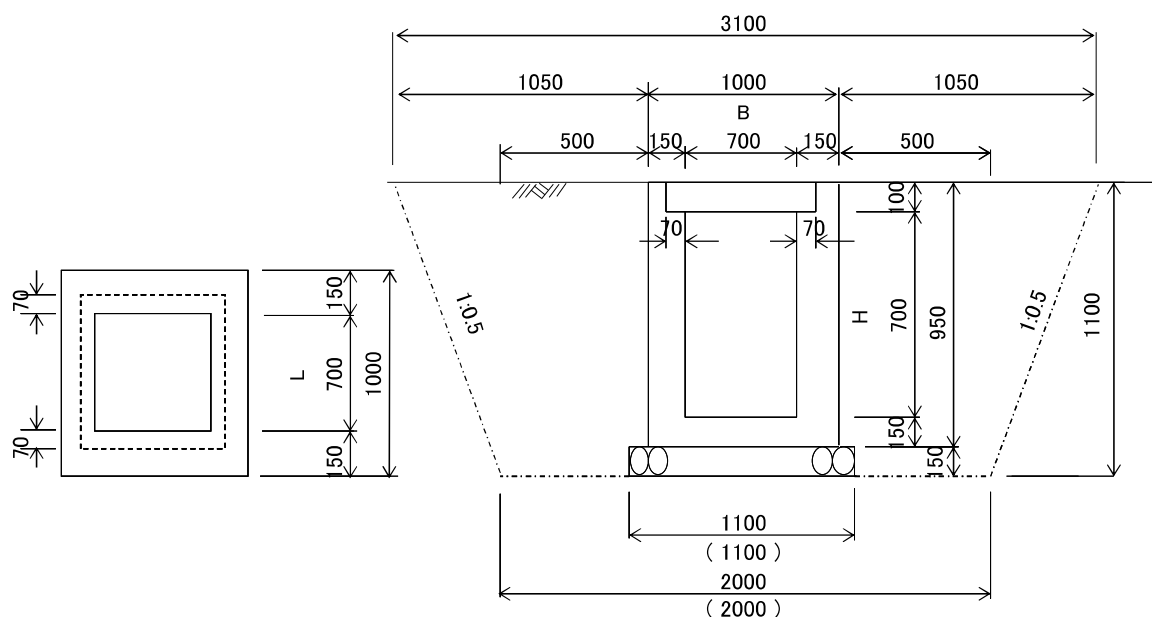
[illegible]

1箇所当り控除量

$$0.197 / 3 = 0.066 \text{ m}^3/\text{箇所}$$

T-25.普	0
--------	---

【I区画道路(I区画)】



土砂 3 箇所

集水桝

G1  
B 700 - L 700 - H 700

盛土部 0 箇所  
合 計 3 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$1.000 \times 1.000 \times 0.950 - 0.700 \times 0.700 \times 0.100$	0.536		
			別紙、控除量計算書より	-0.066		
			合計	0.470	3	1.4
型 枠	小型	m <sup>2</sup>	$\{(1.000 + 1.000) \times 0.950 + (0.700 + 0.700) \times 0.950\} \times 2$	6.460	3	19.4
基礎材	RC-40 t=150	m <sup>2</sup>	$1.100 \times 1.100$	1.210	3	3.6
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		1	0	0
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	$\{(2.000 \times 2.000) + (3.100 \times 3.100)\} / 2 \times 1.100$	7.486	3	22.5
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m <sup>3</sup>	$7.486 - (1.100 \times 1.100 \times 0.150 + 1.000 \times 1.000 \times 0.950)$	6.355	3	19.1
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$7.486 - 6.355$	1.131	3	3.4
基面整正		m <sup>2</sup>	$1.100 \times 1.100$	1.210	3	3.6



【I区画道路(I区画)】

コンクリート除塵

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

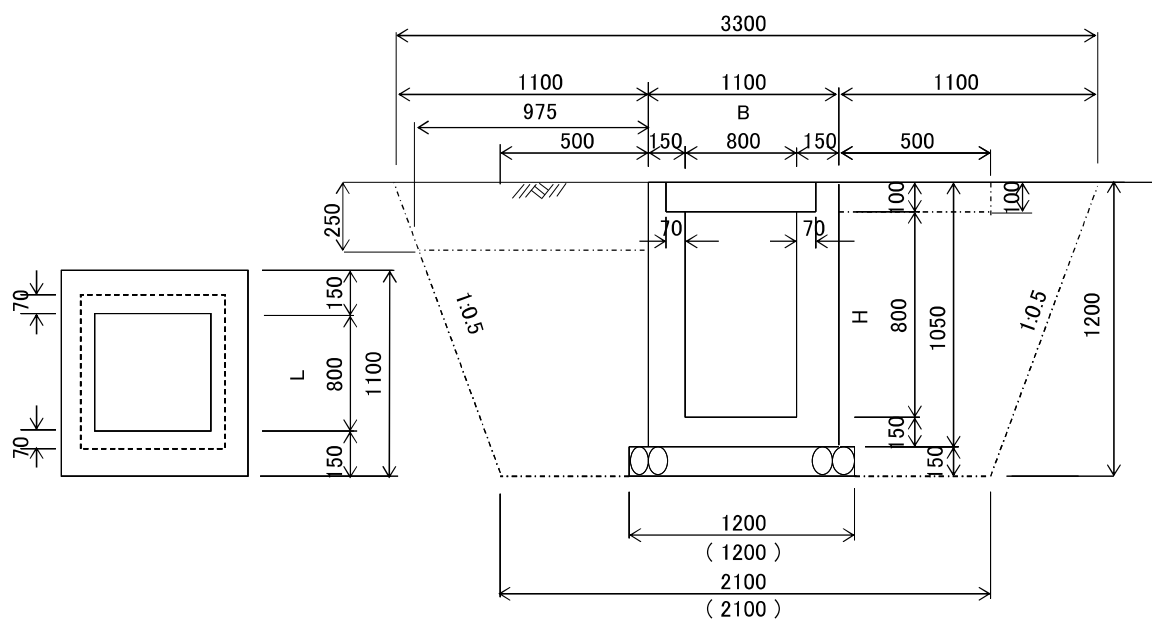
[illegible]

1箇所当り控除量

0.099 m<sup>3</sup>/箇所

T-25.普	1
--------	---

【I区画道路(I区画)】



土砂 1 箇所

集水桧

G1  
B 800 - L 800 - H 800

盛土部 0 箇所  
合 計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$1.100 \times 1.100 \times 1.050 - 0.800 \times 0.800 \times 0.100$	0.670		
			別紙、控除量計算書より	-0.099		
			合計	0.571	1	0.6
型 枠	小型	m <sup>2</sup>	$\{ (1.100 + 1.100) \times 1.050 + (0.800 + 0.800) \times 1.050 \} \times 2$	7.980	1	8.0
基礎材	RC-40 t=150	m <sup>2</sup>	$1.200 \times 1.200$	1.440	1	1.4
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		1	1	1
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	$\{ (2.100 \times 2.100) + (3.300 \times 3.300) \} / 2 \times 1.200 - (1.100 + 0.975) / 2 \times 0.250 \times 3.300$	8.324	1	8.3
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m <sup>3</sup>	$8.324 - (1.200 \times 1.200 \times 0.150 + 1.100 \times 1.100 \times 1.050 - 0.500 \times 0.100 \times 3.300)$	6.673	1	6.7
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$8.324 - 6.673$	1.651	1	1.7
基面整正		m <sup>2</sup>	$1.200 \times 1.200$	1.440	1	1.4

【I区画道路(I区画)】

コンクリート控除量

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

T-25.普	1
--------	---

1箇所当以控除量

0.458

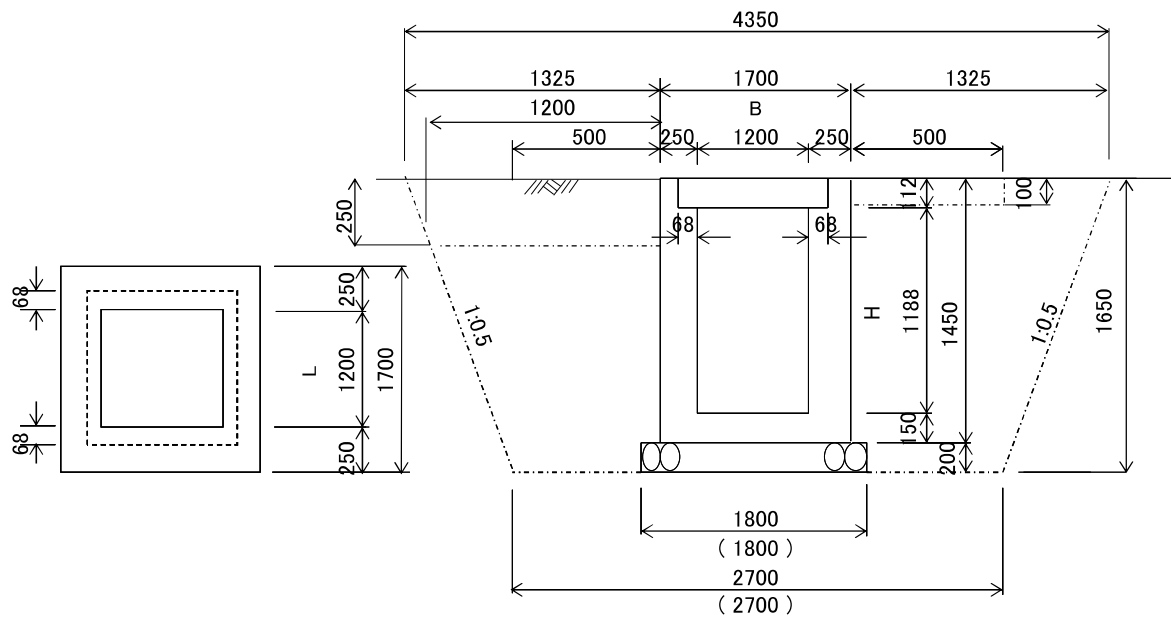
1

11

0.458 m<sup>3</sup>/箇所

T-25.普	1
--------	---

【1区画道路(1区画)】



土砂 1 箇所

1号集水桝

B 1200 - L 1200 - H 1300

盛土部 0 箇所  
合 計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$1.700 \times 1.700 \times 1.450 - 1.200 \times 1.200 \times 1.188 - 1.336 \times 1.336 \times 0.112$	2.280		
			別紙、控除量計算書より	-0.458		
			合 計	1.822	1	1.8
型 枠	無筋	m <sup>2</sup>	$\{(1.700 + 1.700) \times 1.450 + (1.200 + 1.200) \times 1.450\} \times 2$	16.820	1	16.8
基礎材	RC-40 t=200	m <sup>2</sup>	$1.800 \times 1.800$	3.240	1	3.2
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		2	1	2
足掛金具	W=300 $\phi$ 19	本	$(1.30 - 0.5) / 0.3$	2	1	2
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	$\{(2.700 \times 2.700) + (4.350 \times 4.350)\} / 2 \times 1.650 - (1.325 + 1.200) / 2 \times 0.250 \times 4.350$	20.252	1	20.3
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m <sup>3</sup>	$20.252 - (1.800 \times 1.800 \times 0.200 + 1.700 \times 1.700 \times 1.450) - 0.500 \times 0.100 \times 4.350$	15.196	1	15.2
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$20.252 - 15.196$	5.056	1	5.1
基面整正		m <sup>2</sup>	$1.800 \times 1.800$	3.240	1	3.2

【区画道路(区画)

コンクリート控除量

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

T-25·普	1
--------	---

1箇所当り控除量

0.689 m<sup>3</sup>/箇所

11

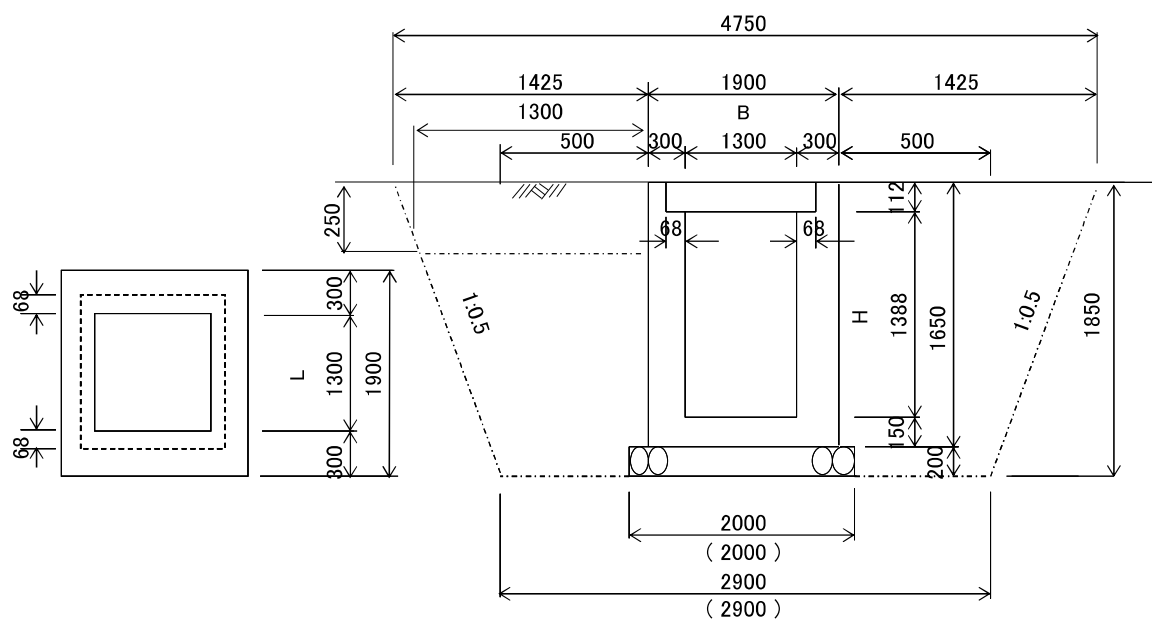
1

0.689

1箇所当り控除量

T-25·普	1
--------	---

【I区画道路(I区画)】



土砂 1 箇所

2号集水桝

B 1300 - L 1300 - H 1500

盛土部 0 箇所

合計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$1.900 \times 1.900 \times 1.650 - 1.300 \times 1.300 \times 1.388 - 1.436 \times 1.436 \times 0.112$	3.380		
			別紙、控除量計算書より	-0.689		
			合計	2.691	1	2.7
型 枠	無筋	m <sup>2</sup>	$\{(1.900 + 1.900) \times 1.650 + (1.300 + 1.300) \times 1.650\} \times 2$	21.120	1	21.1
基礎材	RC-40 t=200	m <sup>2</sup>	$2.000 \times 2.000$	4.000	1	4.0
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		2	1	2
足掛金具	W=300 $\phi$ 19	本	$(1.50 - 0.5) / 0.3$	3	1	3
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	$\{(2.900 \times 2.900) + (4.750 \times 4.750)\} / 2 \times 1.850 - (1.425 + 1.300) / 2 \times 0.250 \times 4.750$	27.032	1	27.0
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m <sup>3</sup>	$27.032 - (2.000 \times 2.000 \times 0.200 + 1.900 \times 1.900 \times 1.650)$	20.276	1	20.3
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$27.032 - 20.276$	6.756	1	6.8
基面整正		m <sup>2</sup>	$2.000 \times 2.000$	4.000	1	4.0

**【I区画道路(I区画)**

※控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

5	綢鋼板蓋
---	------

0.000 m3/箇所

11

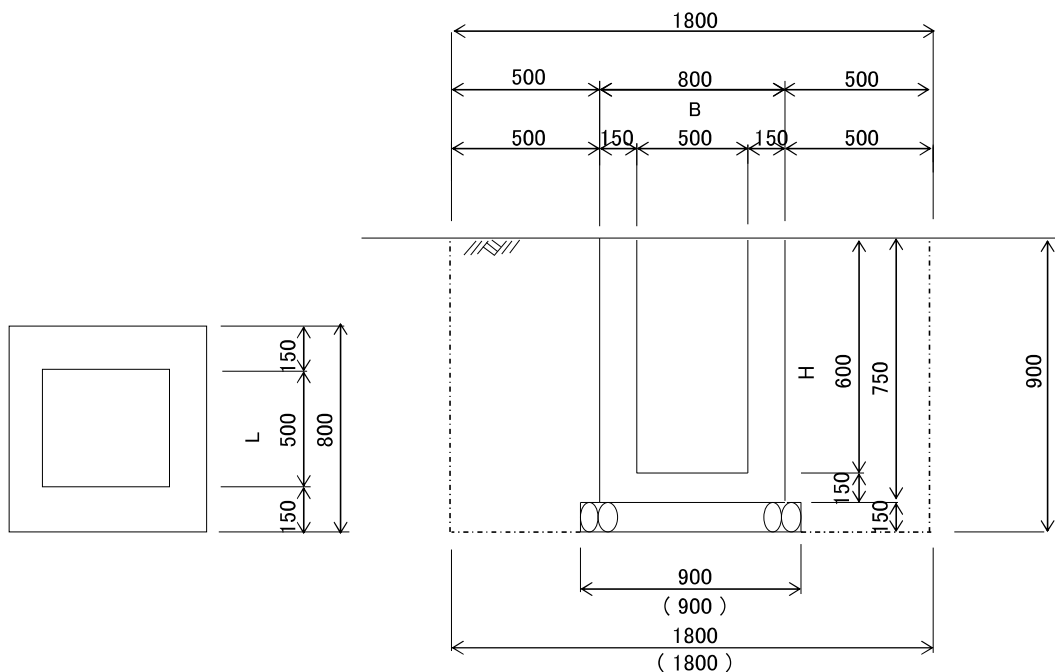
5

—

0.000

1箇所当り控除量

【I区画道路(I区画)】



集水桝

G2

B 500 - L 500 - H 600

土砂 5 箇所

盛土部 0 箇所  
合計 5 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	ヶ所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$0.800 \times 0.800 \times 0.750 - 0.500 \times 0.500 \times 0.600$	0.330		
			別紙、控除量計算書より	-0.000		
			合計	0.330	5	1.7
型 枠	小型	m2	$\{ (0.800 + 0.800) \times 0.750 + (0.500 + 0.500) \times 0.750 \} \times 2$	3.900	5	19.5
基礎材	RC-40. t=150	m2	$0.900 \times 0.900$	0.810	5	4.1
縞鋼板蓋	500×500	枚		1	5	5
作業土工 土砂						
床 掘	土砂 BH0.45	m3	$1.800 \times 1.800 \times 0.900$	2.916	5	14.6
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	$2.916 - (0.900 \times 0.900 \times 0.150 + 0.800 \times 0.800 \times 0.750)$	2.315	5	11.6
残 土	土砂	m3	$2.916 - 2.315$	0.601	5	3.0
基面整正		m2	$0.900 \times 0.900$	0.810	5	4.1



【I区画道路(I区画)

コンクリート控除量

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

綢鋼板蓋	1
------	---

1箇所当り控除量

0.200 m<sup>3</sup>/箇所

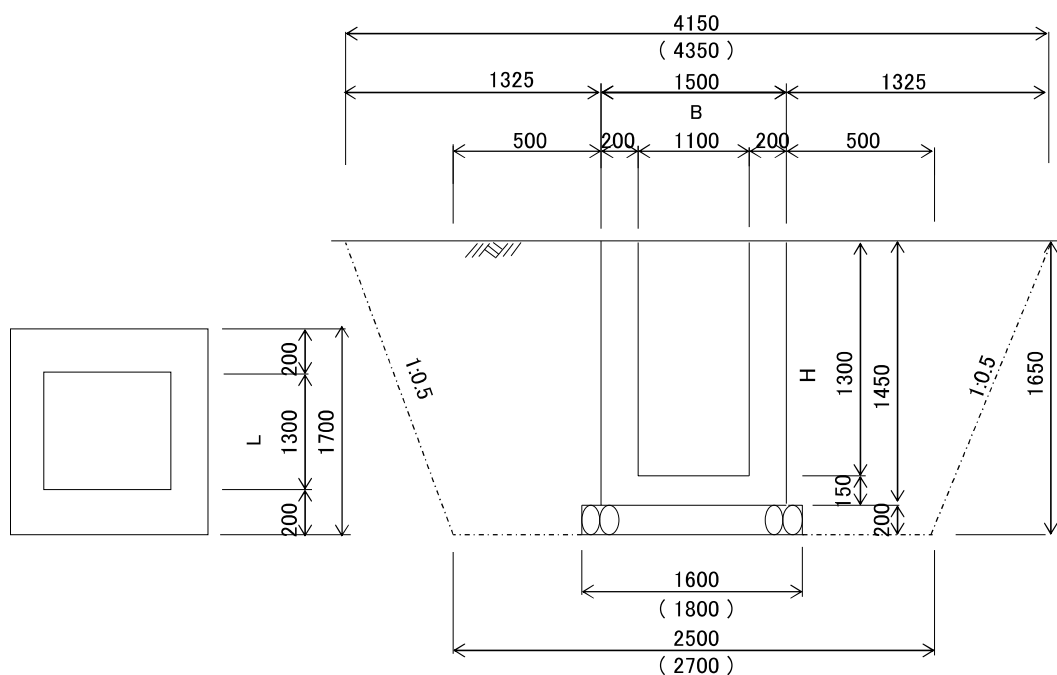
11

—

—

0.200

【I区画道路(I区画)】



集水桝

G2

B 1100 - L 1300 - H 1300

土砂 1 箇所

盛土部 0 箇所

合計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	ヶ所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$1.500 \times 1.700 \times 1.450 - 1.100 \times 1.300 \times 1.300$	1.839		
			別紙、控除量計算書より	-0.200		
			合計	1.639	1	1.6
型 枠	無筋	m2	$\{(1.500 + 1.700) \times 1.450 + (1.100 + 1.300) \times 1.450\} \times 2$	16.240	1	16.2
基礎材	RC-40. t=200	m2	$1.600 \times 1.800$	2.880	1	2.9
縞鋼板蓋	500x1200	枚		2	1	2
	400x1200	枚		1	1	1
足掛金具	W=300 $\phi$ 19	本	$(1.30 - 0.5) / 0.3$	3	1	3
作業土工 土砂						
床 掘	土砂 BH0.8	m3	$(2.500 \times 2.700 + 4.150 \times 4.350) / 2 \times 1.650$	20.462	1	20.5
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	$20.462 - (1.600 \times 1.800 \times 0.200 + 1.500 \times 1.700 \times 1.450)$	16.189	1	16.2
残 土	土砂	m3	$20.462 - 16.189$	4.273	1	4.3
基面整正		m2	$1.600 \times 1.800$	2.880	1	2.9

【I区画道路(I区画)】

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

綢鋼板蓋 3

0.455 m<sup>3</sup>/箇所

11

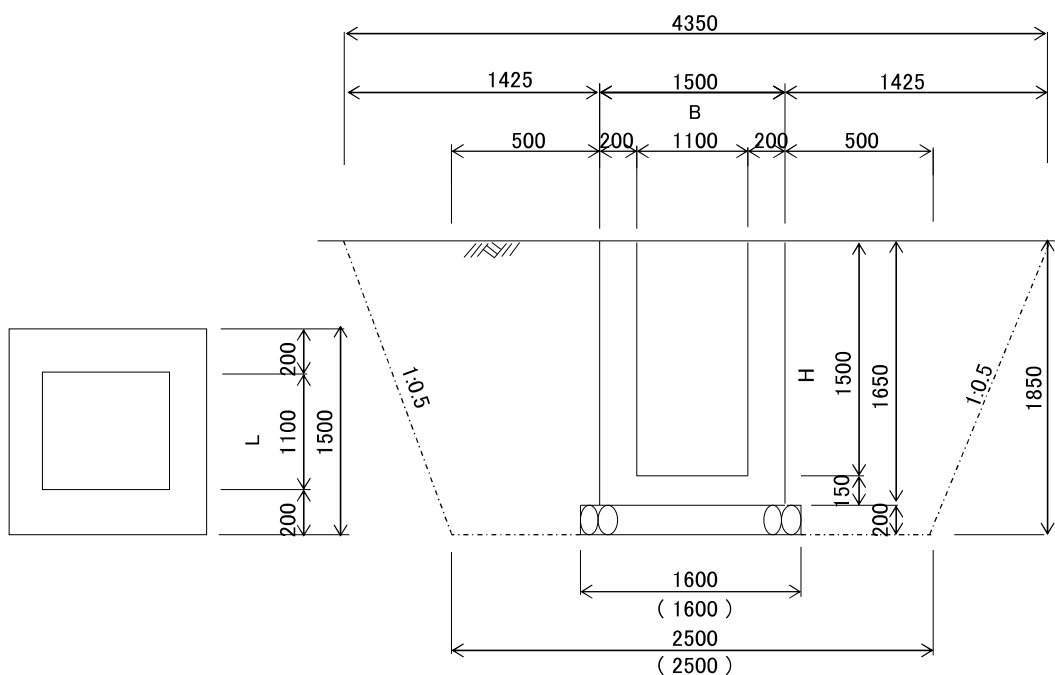
3

—

1.365

1箇所当り控除量

【I区画道路(I区画)】



土砂 3 箇所

集水桝

G2

B 1100 - L 1100 - H 1500

盛土部 0 箇所  
合 計 3 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	ヶ所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$1.500 \times 1.500 \times 1.650 - 1.100 \times 1.100 \times 1.500$	1.898		
			別紙、控除量計算書より	-0.455		
			合計	1.443	3	4.3
型 枠	無筋	m2	$\{ (1.500 + 1.500) \times 1.650 + (1.100 + 1.100) \times 1.650 \} \times 2$	17.160	3	51.5
基礎材	RC-40. t=200	m2	$1.600 \times 1.600$	2.560	3	7.7
縞鋼板蓋	400x1200	枚		3	3	9
足掛金具	W=300 $\phi$ 19	本	$(1.50 - 0.5) / 0.3$	3	3	9
作業土工 土砂						
床 掘	土砂 BH0.8	m3	$(2.500 \times 2.500 + 4.350 \times 4.350) / 2 \times 1.850$	23.285	3	69.9
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	$23.285 - (1.600 \times 1.600 \times 0.200 + 1.500 \times 1.500 \times 1.650)$	19.061	3	57.2
残 土	土砂	m3	$23.285 - 19.061$	4.224	3	12.7
基面整正		m2	$1.600 \times 1.600$	2.560	3	7.7

【I区画道路(I区画)

コンクリート除去機

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

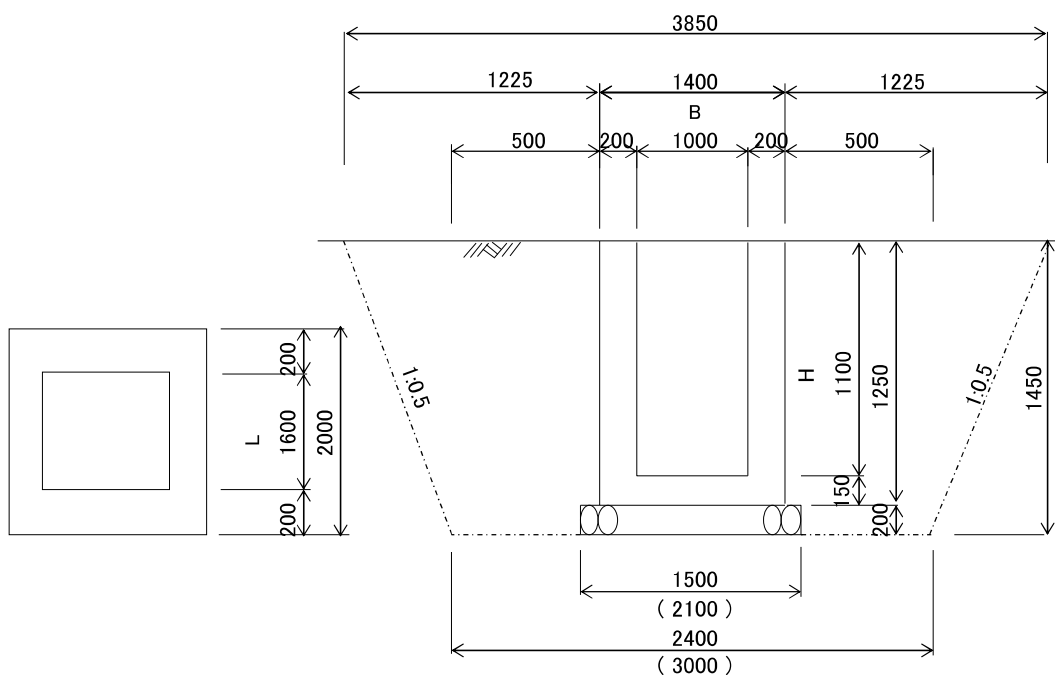
[illegible]

1箇所当以控除量

0.057 m<sup>3</sup>/箇所

綢鋼板	1
-----	---

【I区画道路(I区画)】



集水桝

G2

B 1000 - L 1600 - H 1100

土砂 1 箇所

盛土部 0 箇所

合計 1 箇所

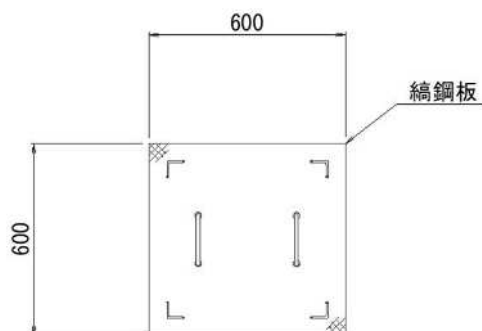
名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	ヶ所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$1.400 \times 2.000 \times 1.250 - 1.000 \times 1.600 \times 1.100$	1.740		
			別紙、控除量計算書より	-0.057		
			合計	1.683	1	1.7
型 枠	無筋	m2	$\{ (1.400 + 2.000) \times 1.250 + (1.000 + 1.600) \times 1.250 \} \times 2$	15.000	1	15.0
基礎材	RC-40. t=200	m2	$1.500 \times 2.100$	3.150	1	3.2
縞鋼板蓋	600x1100	枚		3	1	3
足掛金具	W=300 $\phi$ 19	本	$(1.10 - 0.5) / 0.3$	2	1	2
作業土工 土砂						
床 掘	土砂 BH0.8	m3	$(2.400 \times 3.000 + 3.850 \times 3.850) / 2 \times 1.450$	15.966	1	16.0
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	$15.966 - (1.500 \times 2.100 \times 0.200 + 1.400 \times 2.000 \times 1.250)$	11.836	1	11.8
残 土	土砂	m3	$15.966 - 11.836$	4.130	1	4.1
基面整正		m2	$1.500 \times 2.100$	3.150	1	3.2

【1区画道路(1区画)】

集水桝蓋及び足掛金具集計表

名 称	グレーチング蓋						縞鋼板蓋			足掛金具
	500x500用 T-25 ﾎﾟｰﾙﾄ固定 普通目 滑止無し (枚)	600x600用 T-25 ﾎﾟｰﾙﾄ固定 普通目 滑止無し (枚)	700x700用 T-25 ﾎﾟｰﾙﾄ固定 普通目 滑止無し (枚)	800x800用 T-25 ﾎﾟｰﾙﾄ固定 普通目 滑止無し (枚)	600x1200用 T-25 ﾎﾟｰﾙﾄ固定 普通目 滑止無し (枚)	650x1300用 T-25 ﾎﾟｰﾙﾄ固定 普通目 滑止無し (枚)	1号縞鋼板蓋 (500x500用) 600x600 t=3.2	4号縞鋼板蓋 (1100x1100用) 600x1200 t=6.0	9号縞鋼板蓋 (1100x1300用) 600x1400 t=9.0	
G1-B 500-L 500-H 500	3									
G1-B 600-L 600-H 500		1								
G1-B 700-L 700-H 600			1							
G1-B 700-L 700-H 700										
G1-B 800-L 800-H 800				1						
1号集水桝 B1200-L1200-H1300					2					
2号集水桝 B1300-L1300-H1500						2				3
G2-B 500-L 500-H 500							1			
G2-B 500-L 500-H 600							3			
G2-B1100-L1300-H1300									2	3
G2-B1100-L1100-H1500								6		9
合 計	3	1	1	1	2	2	4	6	2	15

【I区画道路(I区画)】



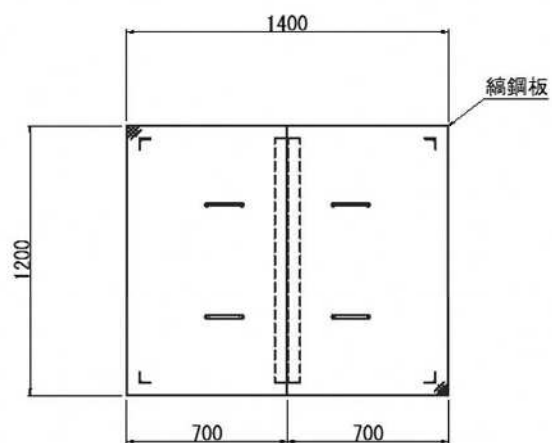
1号綯鋼板蓋

N = 5 枚

[illegible]



【I区画道路(I区画)】



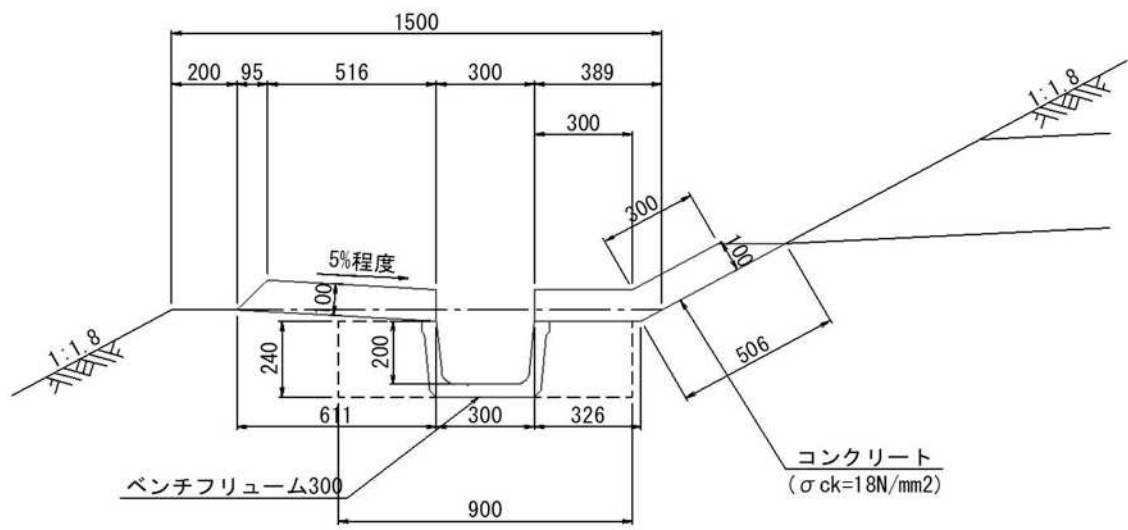
9号縞鋼板蓋

N = 2 枚

[illegible]



【I区画道路(I区画)】



ベンチフリューム300 A=0.086m2 (CAD計測)

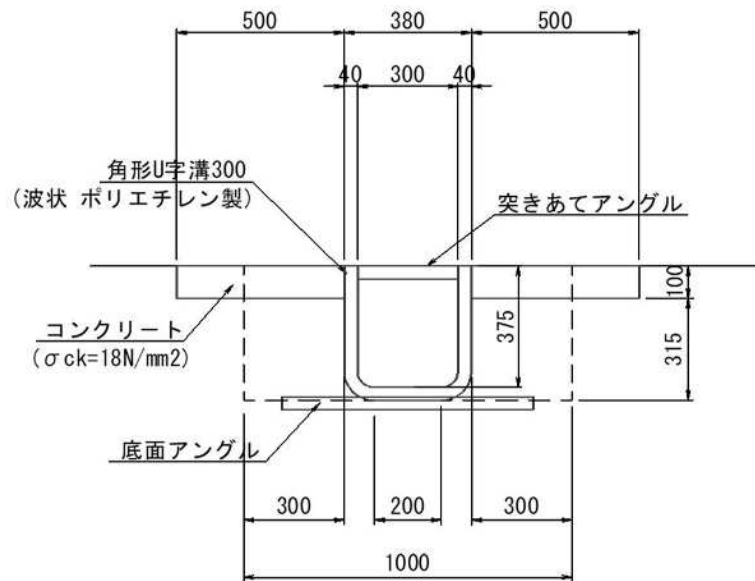
土砂	396.1	m
盛土	0.0	m
合計	396.1	m

1号小段排水

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
プレキャスト側溝	ベンチフリューム300	m		10.000	396.1	396.1
コンクリート	σck=18N/mm2	m3	$(0.516+0.611+0.300+0.326+0.300+0.506)/2*0.100*10.0$	1.280	396.1	50.701
型 枠		m2	$0.100*10.0*2$	2.000	396.1	79.220
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	$(0.516+0.611+0.300+0.326+0.300+0.506)/2*0.100$	0.128	396.1	5.070
作業土工		m			396.1	
床 掘	土 砂 BH0.28	m3	$0.900*0.240*10.0$	2.160	396.1	85.6
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	$2.160-0.086*10.0$	1.300	396.1	51.5
残 土	土 砂	m3	$2.160-1.300$	0.860	396.1	34.1
基面整正		m2	$0.300*10.0$	3.000	396.1	118.8



【I区画道路(I区画)】



埋戻 A=0.188m<sup>2</sup> (CAD計測)

土砂 120.5 m

盛土 0.0 m

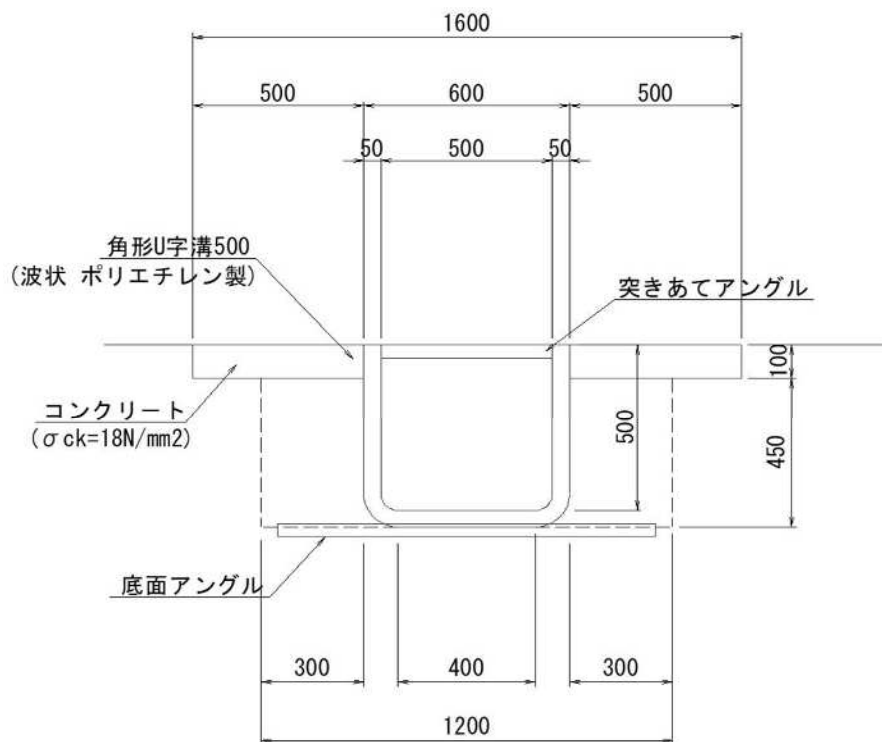
合計 120.5 m

1号縦排水 (300型)

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
角形U字溝300	波状 ポリエチレン製	m		10.000	120.5	120.5
コンクリート	σ <sub>ck</sub> =18N/mm <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	(0.500+0.500)*0.100*10.0	1.000	120.5	12.050
型 枠		m <sup>2</sup>	0.100*10.0*2	2.000	120.5	24.100
目地材	瀝青繊維質 t=10	m <sup>2</sup>	(0.500+0.500)*0.100	0.100	120.5	1.205
作業土工		m			120.5	
床 掘	土 砂 BH0.45	m <sup>3</sup>	(1.380*0.100+1.000*0.315)*10.0	4.530	120.5	54.6
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m <sup>3</sup>	0.188*10.0	1.880	120.5	22.7
残 土	土 砂	m <sup>3</sup>	4.530-1.880	2.650	120.5	31.9
基面整正		m <sup>2</sup>	0.200*10.0	2.000	120.5	24.1



### 【I区画道路(I区画)】

埋戻  $A=0.268\text{m}^2$  (CAD計測)

土砂	9.6 m
----	-------

盛土 0.0 m

合計	9.6 m
----	-------

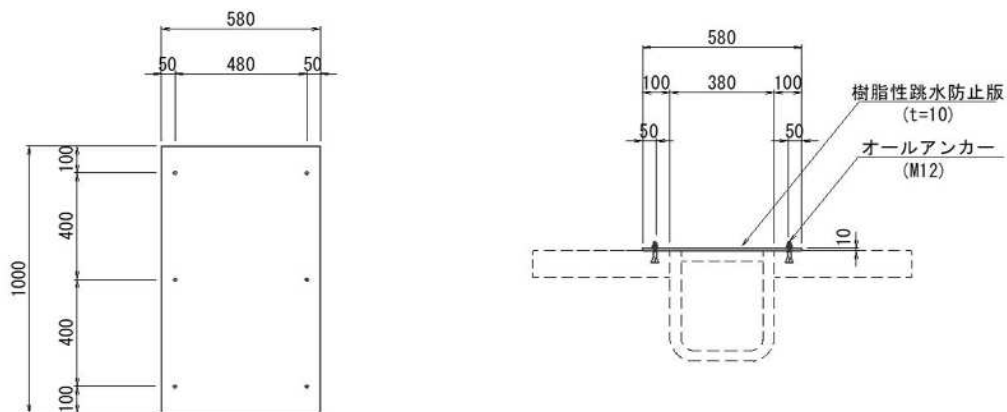
3号縦排水 (500型)

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
角形U字溝500	波状 ポリエチレン製	m		10.000	9.6	9.6
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$(0.500+0.500)*0.100*10.0$	1.000	9.6	0.960
型 枠		m2	$0.100*10.0*2$	2.000	9.6	1.920
目地材	瀝青繊維質 $t=10$	m2	$(0.500+0.500)*0.100$	0.100	9.6	0.096
作業土工		m			9.6	
床 掘	土 砂 BH0.45	m3	$(1.600*0.100+1.200*0.450)*10.0$	7.000	9.6	6.7
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	$0.268*10.0$	2.680	9.6	2.6
残 土	土 砂	m3	$7.000-2.680$	4.320	9.6	4.1
基面整正		m2	$0.400*10.0$	4.000	9.6	3.8





【I区画道路(I区画)】



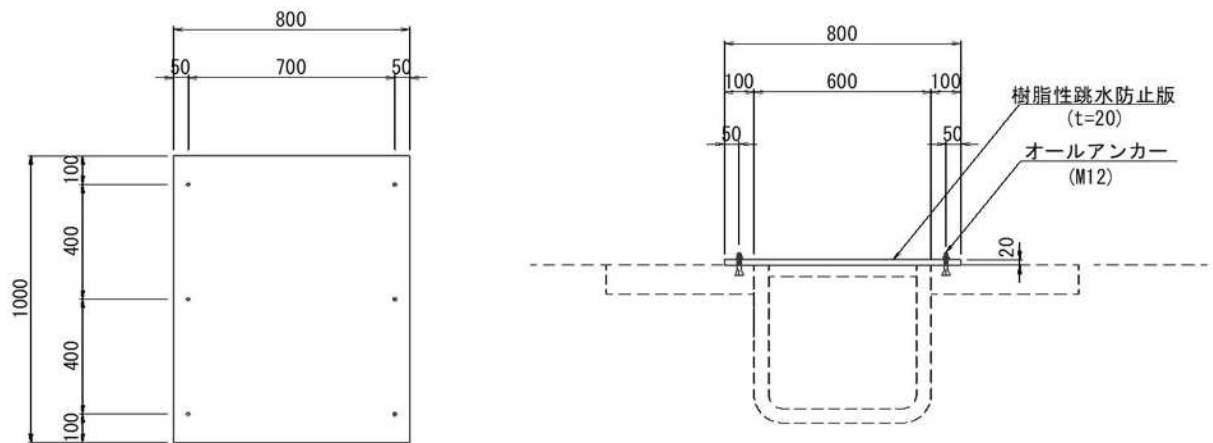
1号跳水防止板

N = 9 枚

名 称	規 格	単位	算 式	10枚当り数量	枚数	数 量
樹脂性跳水防止版	W=580 L=1000 t=10	枚		10	9	9
オールアンカー	M12	本	6*10	60	9	54



【I区画道路(I区画)】



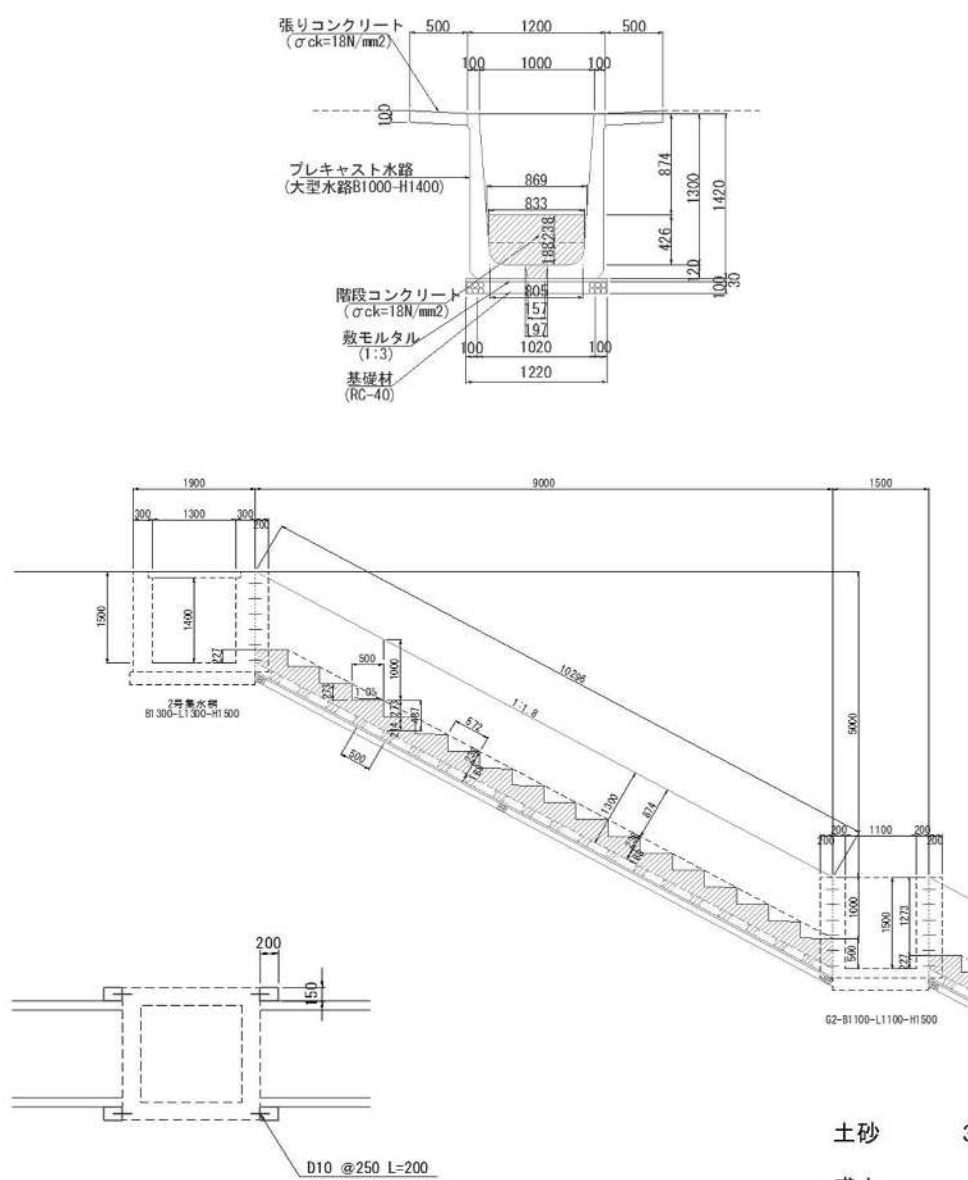
3号跳水防止板

N = 2 枚

名 称	規 格	単位	算 式	10枚当り数量	枚数	数 量
樹脂性跳水防止版	W=800 L=1000 t=20	枚		10	2	2
オールアンカー	M12	本	6*10	60	2	12



【I区画道路(I区画)】



土砂 37.6 m

盛土 0.0 m

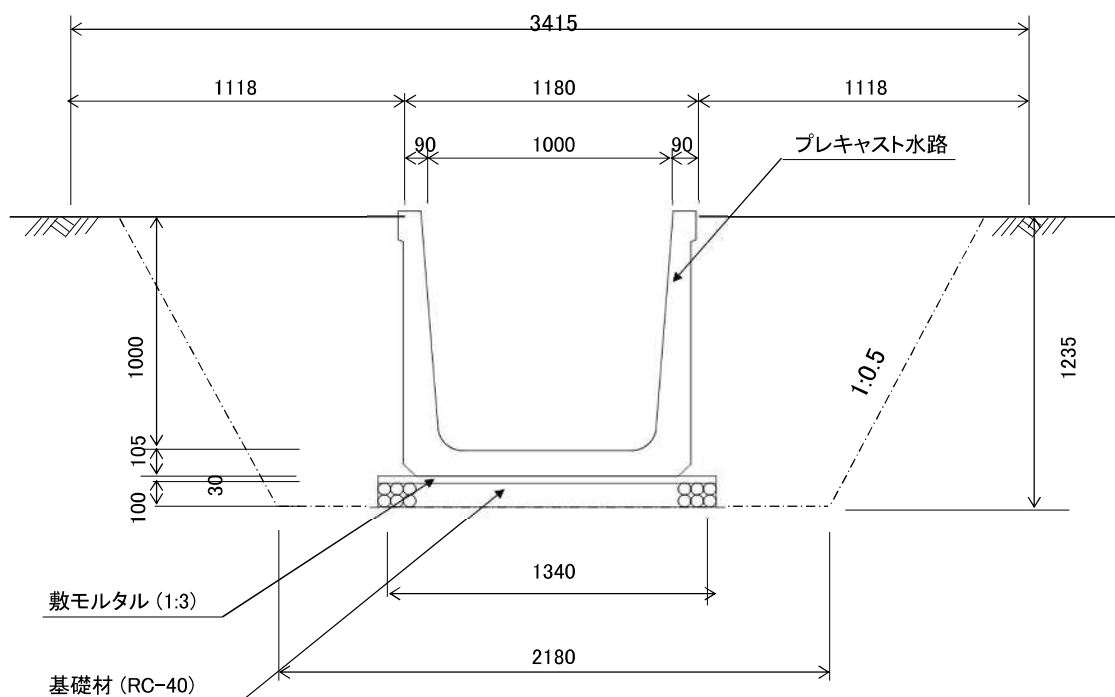
合計 37.6 m(斜長)  
(斜長)

1号階段水路

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
プレキャスト水路	大型水路B1000-H1400	m		10.000	37.6	37.6
階段コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$10.0/0.572 \times (0.487+0.214)/2 \times 0.500 \times (0.869+0.805)/2 + (0.157^2+0.197^2)/2 \times 0.12 \times 10.0/0.50$	2.641	37.6	9.9
同上型枠		m <sup>2</sup>	$10.0/0.572 \times 0.273 \times (0.869+0.833)/2$	4.062	37.6	15.3
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	$1.220 \times 0.030 \times 10.0$	0.366	37.6	1.4
基礎材	RC-40 t=100	m <sup>2</sup>	$1.220 \times 10.0$	12.200	37.6	45.9
張りコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$0.500 \times 0.100 \times 2 \times 10.0$	1.000	37.6	3.8
同上型枠		m <sup>2</sup>	$0.100 \times 2 \times 10.0$	2.000	37.6	7.5
(水路保護コンクリート)			(1箇所当り)	(1箇所当り)	(箇所)	
保護コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$0.200 \times 0.150 \times 1.650$	0.050	14.0	0.7
差し筋	D10 L=200	本	$(1.650-0.200)/0.250$	6	14.0	81



### 【I区画道路(I区画)】



※土工は1号階段水路にて計上

土砂	0.0 m
----	-------

## 大型水路B1000-H1000

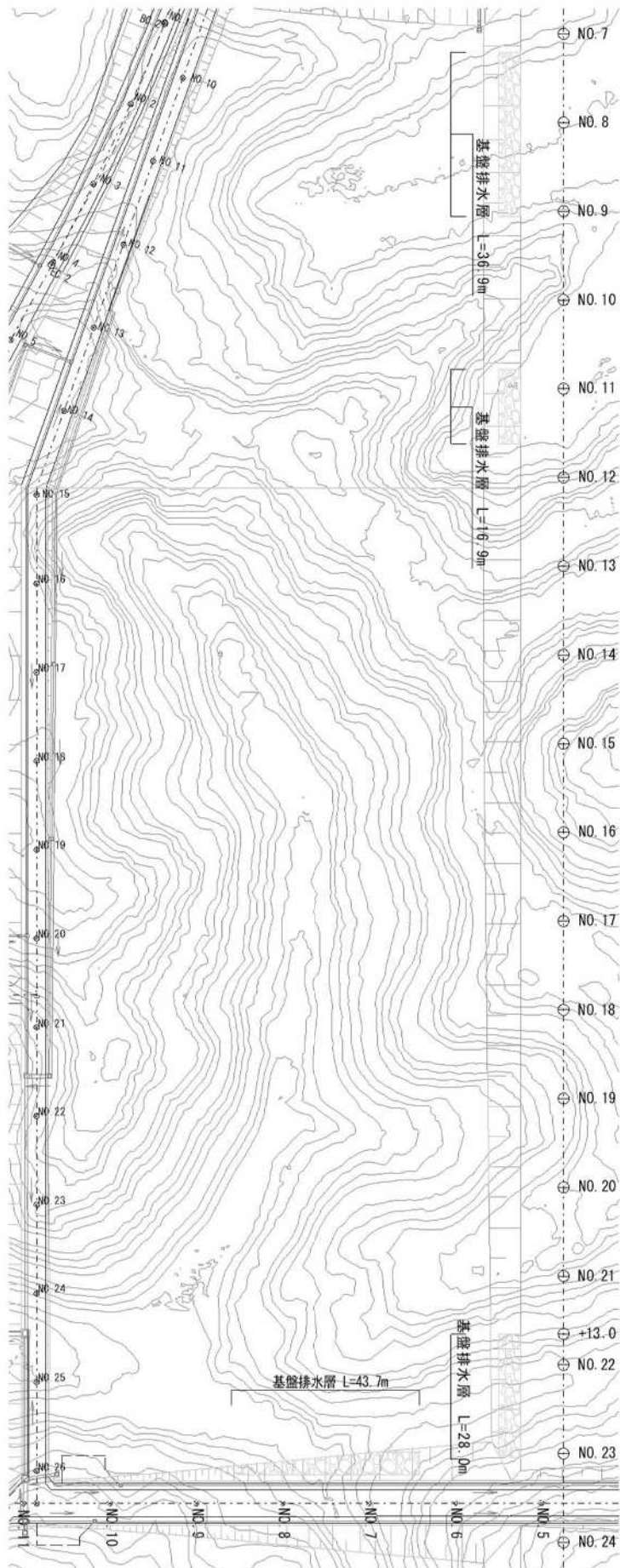
盛土部	1.9 m
合 計	1.9 m

[illegible]

【Ⅰ区画道路(Ⅰ区画)】

[illegible]





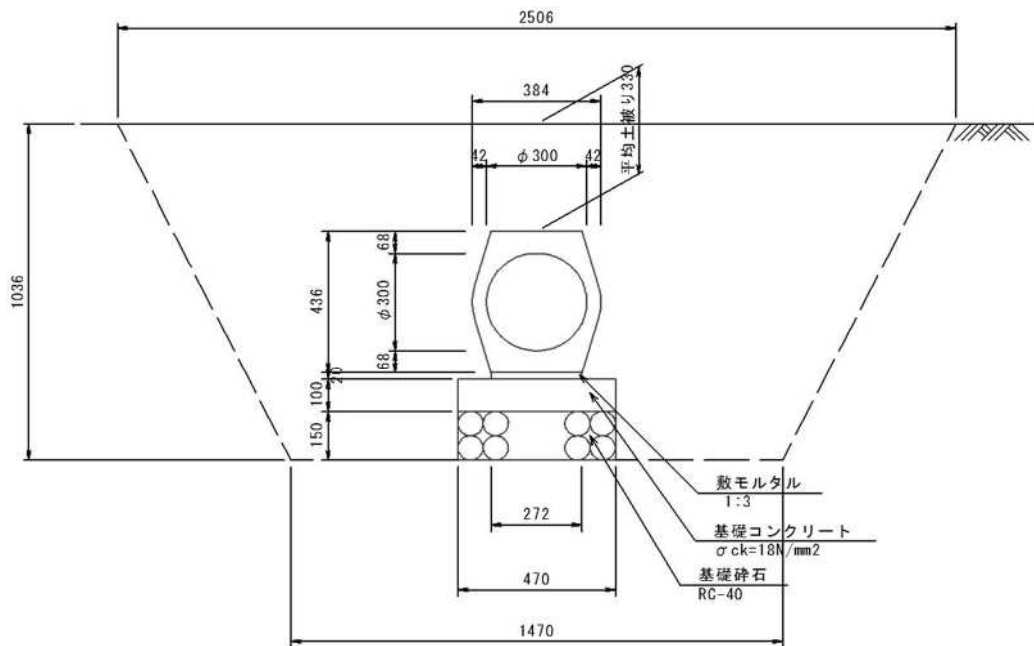
【I区画道路(I区画)】


$$L = 125.5 \text{ m}$$
[illegible]

# 重圧管D300延長調書

[illegible]

【I区画道路(I区画)】



埋戻 A=1.791mm<sup>2</sup> (CAD計測)

土砂 18.4 m

盛土 0.0 m

合計 18.4 m

重圧管D300

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
重圧管	2種 φ300	m		10.000	18.4	18.4
基礎コンクリート	σ <sub>ck</sub> =18N/mm <sup>2</sup> 10cm	m <sup>3</sup>		0.470	18.4	0.865
型 枠		m <sup>2</sup>	0.100*10.0*2	2.000	18.4	3.680
基礎碎石	RC-40 15cm	m <sup>2</sup>	0.470*10.0	4.700	18.4	8.648
敷モルタル	1:3 2cm	m <sup>3</sup>	0.020*0.272*10	0.054	18.4	0.099
作業土工		m			15.3	
床 掘	土 砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	(2.506+1.470)/2*1.036*10.0	20.596	15.3	31.5
埋 戻	最大埋戻幅1m以上 4m未満	m <sup>3</sup>	1.791*10.0	17.910	15.3	27.4
残 土	土 砂	m <sup>3</sup>	20.596-17.910	2.686	15.3	4.1
基面整正		m <sup>2</sup>	0.470*10.0	4.700	15.3	7.2

## 【I工区 市道幹線道路】

### 排水構造物工

## 排水構造物工 数量集計表

## 【I工区 市道幹線道路】

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考
作業土工					
	(床掘)		m3	( 687.1 )	
	床 掘	土砂 平均施工幅 2m以上	m3	685.5	
	床 掘	土砂 平均施工幅 1m以上2m未満	m3	1.6	
	床 掘	土砂 平均施工幅 1m未満	m3	0.0	
	(埋 戻)		m3	( 419.1 )	
	埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	418.6	
	埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	0.5	
	(残 土)		m3	( 267.9 )	※変化率1.0
	残 土	土砂 BH山積0.8	m3	266.8	
	残 土	土砂 BH山積0.45	m3	1.1	
	基面整正		m2	298.4	
側溝工					
	大型水路B700-H800		m	276.9	
	4-1号自由勾配側溝	B800-H900 縦断用	m	6.0	
集水樹・マンホール工					
	集水樹	G1-B1000-L1000-H900	箇所	1	
	集水樹	G1-B1000-L1000-H1000	箇所	1	
	3号集水樹	B1300-L1300-H1200	箇所	1	
	グレーチング蓋	1000×1000用 T-25 ボルト固定 普通目 滑止無し	枚	1	
	グレーチング蓋	650×1300用 T-25 ボルト固定 普通目 滑止無し	枚	2	
	足掛金具	W=300 φ19	本	4	
排水工					
	5号縦排水	角型U字溝800 波状 ポリエチレン製	m	1.2	

## 【I工区市道幹線道路】

I 103

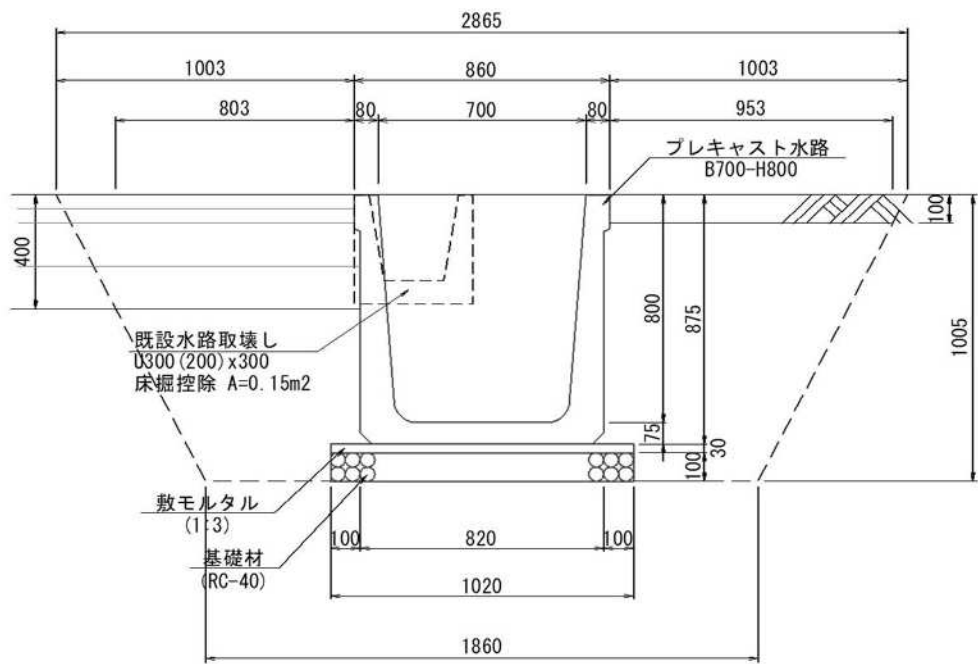




大型水路B700-H800 数量集計表

【I工区 市道幹線道路】

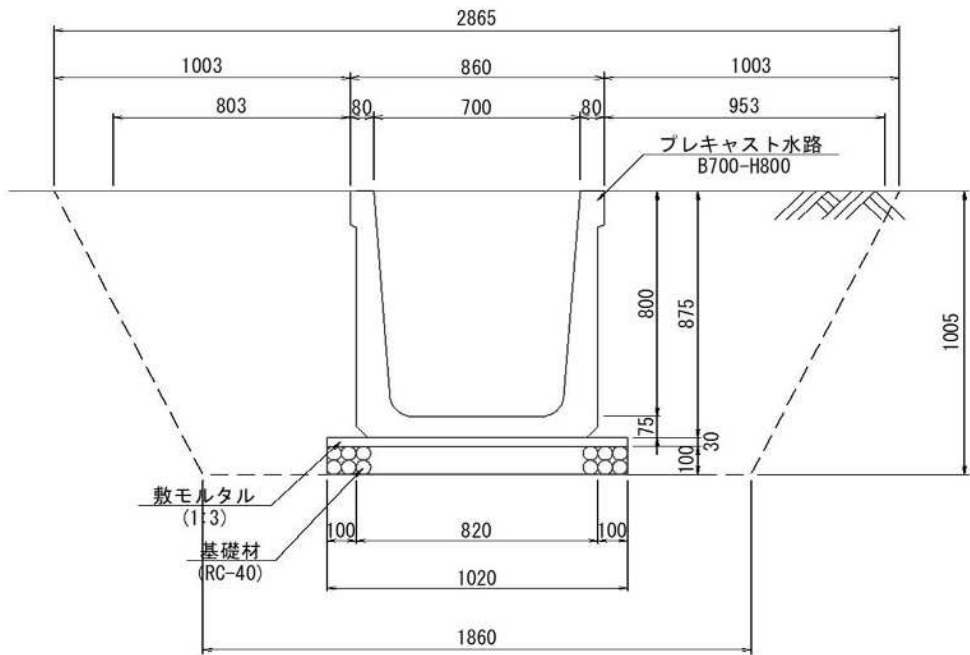
名 称	延長 (m)	敷モルタル (m3)	基礎材 (m2)		床掘(土砂) BH0.8 (m3)	埋戻 最大埋戻幅1m以上4m 未満 (m3)	残土(土砂) BH0.8 (m3)	基面整正 (m2)	備考
NO.8+15.5～NO.11+5.3	49.7	1.521	50.694		92.6	43.7	48.9	50.7	床掘・埋戻控除有
NO.11+6.6～NO.22+13.7	227.2	6.952	231.744		539.4	338.3	201.1	231.7	
合 計	276.9	8.5	282.4		632.0	382.0	250.0	282.4	



土砂 49.7 m  
盛土 m  
合計 49.7 m

大型水路B700-H800

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
自由勾配側溝	B 700 - H 800	m		10.0	49.7	49.7
敷モルタル	1:3	m3	1.020*0.030*10.0	0.306	49.7	1.521
基 礎 材	RC-40 t=100	m2	1.020*10.0	10.200	49.7	50.694
		(m3)	10.200*0.100	( 1.020 )		
作業土工		m			49.7	
床 掘	土 砂 BH0.8	m3	((2.865+1.860)/2*1.005-0.15-(1.003+0.803)/2*0.40)*10.0	18.631	49.7	92.6
埋 戻	最大埋戻幅1m以上 4m未満	m3	18.631-0.306-1.020-((0.860*0.875+(1.003+0.953)/2*0.10)*10.0)	8.802	49.7	43.7
残 土	土 砂	m3	18.631-8.802	9.829	49.7	48.9
基面整正		m2	1.020*10.0	10.200	49.7	50.7



土砂 227.2 m

盛土 m

合計 227.2 m

大型水路B700-H800

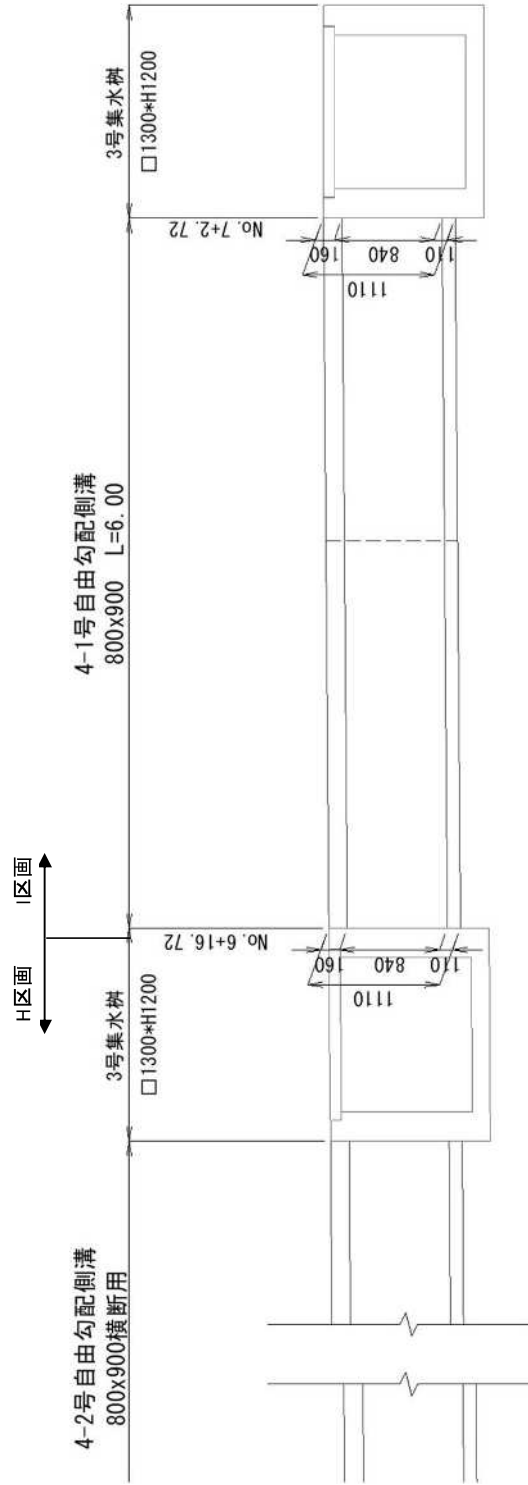
名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
自由勾配側溝	B700 - H800	m		10.0	227.2	227.2
敷モルタル	1:3	m3	1.020*0.030*10.0	0.306	227.2	6.952
基 礎 材	RC-40 t=100	m2	1.020*10.0	10.200	227.2	231.744
		(m3)	10.200*0.100	( 1.020 )		
作業土工		m			227.2	
床 掘	土 砂 BH0.8	m3	((2.865+1.860)/2*1.005)*10.0	23.743	227.2	539.4
埋 戻	最大埋戻幅1m以上 4m未満	m3	23.743-0.306-1.020-(0.860*0.875*10.0)	14.892	227.2	338.3
残 土	土 砂	m3	23.743-14.892	8.851	227.2	201.1
基面整正		m2	1.020*10.0	10.200	227.2	231.7

## 【I工区市道幹線道路】

[illegible]

4-1号自由勾配側溝B800

【I工区 市道幹線道路】



インバートコンクリート平均h

4-3号  $h = (0.110 + 0.110) / 2 = 0.110$

4-1号自由勾配側溝B800 数量集計表

【I工区 市道幹線道路】

名 称	延長 (m)	インパットコンクリート (m3)	基礎コンクリート (m3)	基礎コンクリート型枠 (m2)	基礎材 (m2)	床掘(土砂) BH0.8 (m3)	埋戻 最大埋戻幅1m以上4m 未満 (m3)	残土(土砂) BH0.8 (m3)	基面整正 (m2)
4-1号自由勾配側溝	6.0	0.528	0.85	1.440	7.680	11.2	4.1	7.1	7.7
合 計	6.0	0.5	0.9	1.4	7.7	11.2	4.1	7.1	7.7

側溝延長 1本当り延長

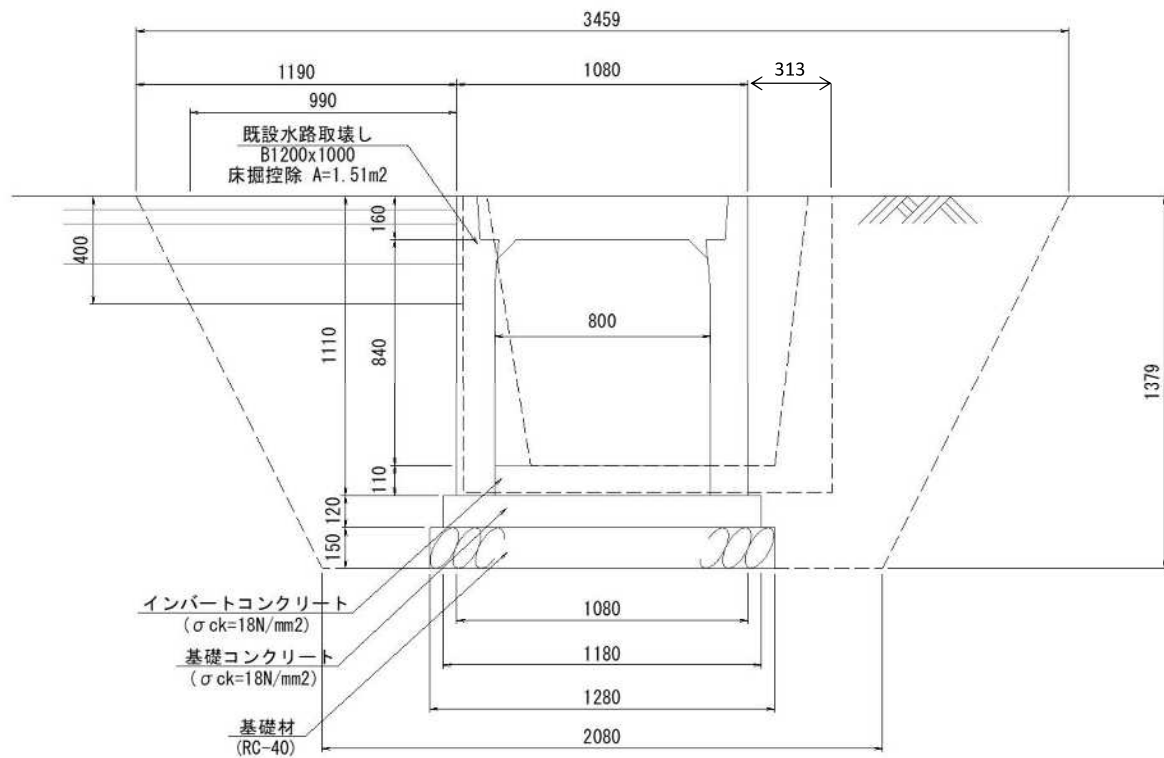
蓋延長 6.0 / 2.0 = 3.0m

側溝延長 5mに1箇所

グレーチング蓋 L=1.0m 6.0 / 5.0 = 1.0m

蓋延長 グレーチング蓋延長

コンクリート蓋 L=0.5m 3.0 - 1.0 = 2.0m 4枚



土砂 6.0 m

盛土 m

合計 6.0 m

## 4-1号自由勾配側溝B800 - H900

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
自由勾配側溝	B800 - H900	m		10.0	6.0	6.0
インバートコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$0.110 \times 0.800 \times 10.0$	0.880	6.0	0.528
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$1.180 \times 0.120 \times 10.0$	1.416	6.0	0.850
基礎コンクリート型枠		m <sup>2</sup>	$0.120 \times 10.0 \times 2$	2.400	6.0	1.440
基礎材	RC-40 t=150	m <sup>2</sup>	$1.280 \times 10.0$	12.800	6.0	7.680
		(m <sup>3</sup> )	$12.800 \times 0.150$	(1.920)		
コンクリート蓋	車道用B800 L=0.5m		集計表にて計算			
作業土工		m			6.0	
床 掘	土 砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	$((3.459+2.080)/2 \times 1.379 - 1.51 - (1.190+0.990)/2 \times 0.40) \times 10.0$	18.731	6.0	11.2
埋 戻	最大埋戻幅1m以上 4m未満	m <sup>3</sup>	$18.731 - 1.416 - 1.920 - (1.080 \times 1.110 \times 10.0) + 0.313 \times 1.110 \times 10.0$	6.881	6.0	4.1
残 土	土 砂	m <sup>3</sup>	$18.731 - 6.881$	11.850	6.0	7.1
基面整正		m <sup>2</sup>	$1.280 \times 10.0$	12.800	6.0	7.7

【區画市道幹線道路】

コンクリート控除量

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

T-25.普	0
--------	---

1箇所当り控除量

0.180

—

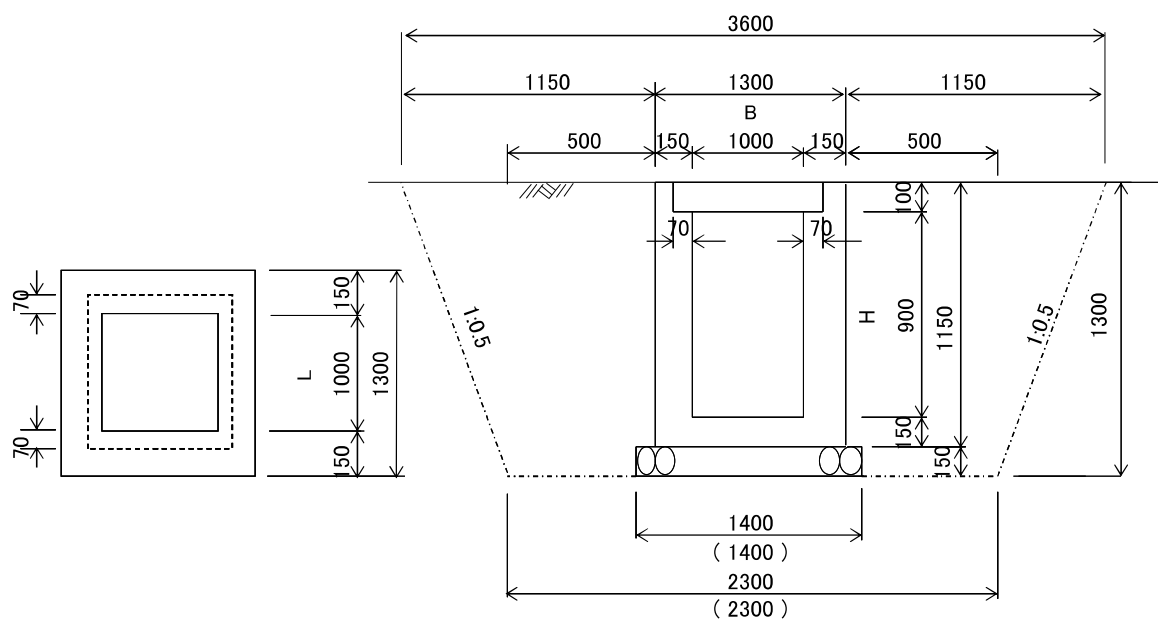
11

0.180 m<sup>3</sup>/箇所

T-25.普	0
--------	---



【I区画市道幹線道路】



土 砂 1 箇所

集水枳

G1

B 1000 - L 1000 - H 900

盛土部 0 箇所

合 計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$1.300 \times 1.300 \times 1.150 - 1.000 \times 1.000 \times 0.900 - 1.140 \times 1.140 \times 0.100$	0.914		
			別紙、控除量計算書より	-0.180		
			合計	0.734	1	0.7
型 枠	小型	m <sup>2</sup>	$\{(1.300 + 1.300) \times 1.150 + (1.000 + 1.000) \times 1.150\} \times 2$	10.580	1	10.6
基礎材	RC-40 t=150	m <sup>2</sup>	$1.400 \times 1.400$	1.960	1	2.0
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		1	0	0
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	$\{(2.300 \times 2.300) + (3.600 \times 3.600)\} / 2 \times 1.300$	11.863	1	11.9
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m <sup>3</sup>	$11.863 - (1.400 \times 1.400 \times 0.150 + 1.300 \times 1.300 \times 1.150)$	9.626	1	9.6
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$11.863 - 9.626$	2.237	1	2.2
基面整正		m <sup>2</sup>	$1.400 \times 1.400$	1.960	1	2.0

【I區画市道幹線道路】

コンテンツコントロール

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

T-25.普	1
--------	---

## 1箇所当り控除量

0.180

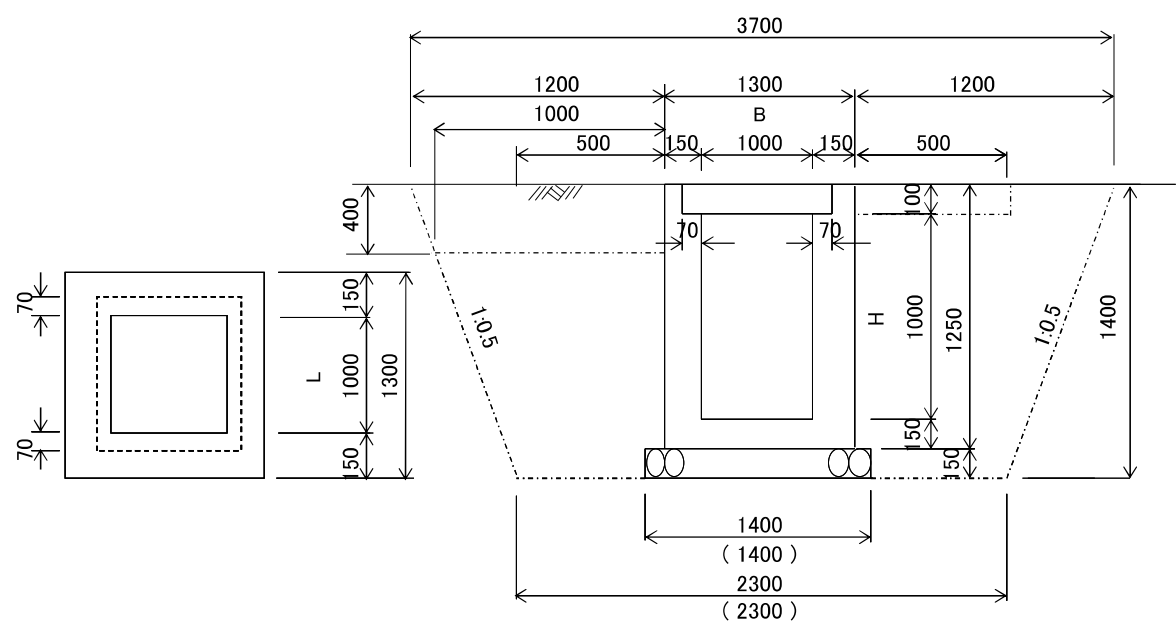
1.

II

0.180 m<sup>3</sup>/箇所

T-25.普	1
--------	---

【I区画市道幹線道路】



集水枳

G1  
B 1000 - L 1000 - H 1000

土砂 1 箇所

盛土部 0 箇所  
合計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$1.300 \times 1.300 \times 1.250 - 1.000 \times 1.000 \times 1.000$	0.983		
			$0.100$			
			別紙、控除量計算書より	-0.180		
			合計	0.803	1	0.8
型 枠	小型	m2	$\{(1.300 + 1.300) \times 1.250 + (1.000 + 1.000) \times 1.250\} \times 2$	11.500	1	11.5
基礎材	RC-40 t=150	m2	$1.400 \times 1.400$	1.960	1	2.0
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		1	1	1
足掛金具	W=300 $\phi$ 19	本	$(1.10 - 0.5) / 0.3$	2	1	2
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.8	m3	$\{(2.300 \times 2.300) + (3.700 \times 3.700)\} / 2 \times 1.400 - (1.200 + 1.000) / 2 \times 0.400 \times 3.700$	11.658	1	11.7
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	$11.658 - (1.400 \times 1.400 \times 0.150 + 1.300 \times 1.300 \times 1.250)$	9.252	1	9.3
残 土	土砂	m3	$11.658 - 9.252$	2.406	1	2.4
基面整正		m2	$1.400 \times 1.400$	1.960	1	2.0

【I区画市道幹線道路】

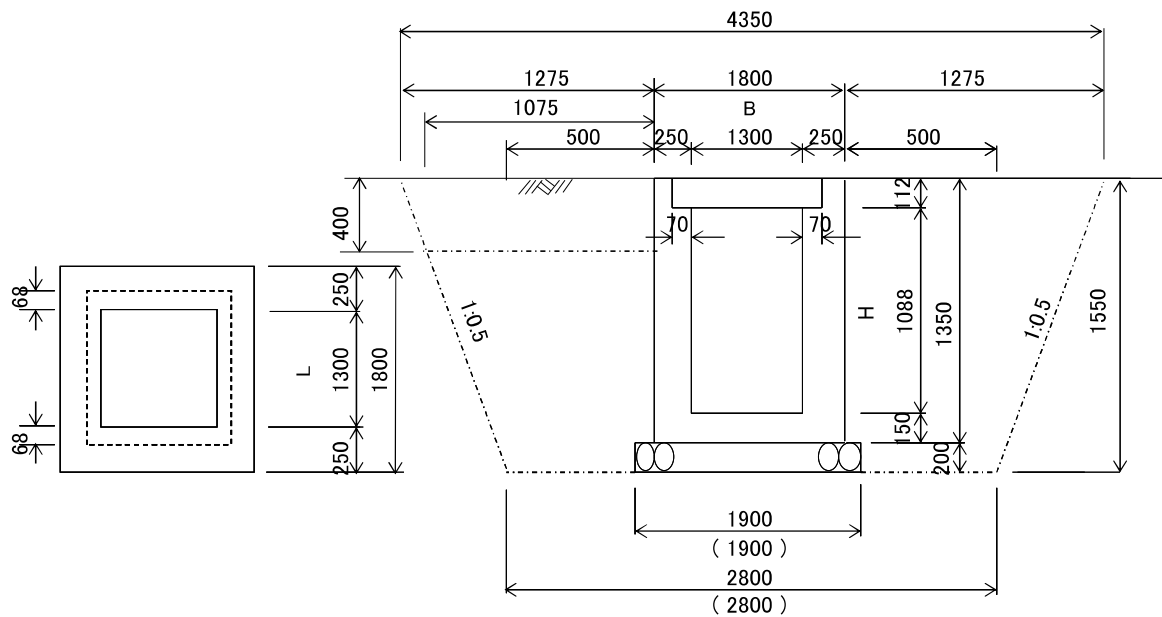
コンテンツコントロール

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

T-25.普	1
--------	---

【I区画市道幹線道路】



3号集水桝

土砂 1 箇所

B 1300 - L 1300 - H 1200

盛土部 0 箇所  
合 計 1 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$1.800 \times 1.800 \times 1.350 - 1.300 \times 1.300 \times 1.088 - 1.440 \times 1.436 \times 0.112$	2.304		
			別紙、控除量計算書より	-0.412		
			合 計	1.892	1	1.9
型 枠	無筋	m <sup>2</sup>	$\{(1.800 + 1.800) \times 1.350 + (1.300 + 1.300) \times 1.350\} \times 2$	16.740	1	16.7
基礎材	RC-40 t=200	m <sup>2</sup>	$1.900 \times 1.900$	3.610	1	3.6
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		2	1	2
足掛金具	W=300 $\phi$ 19	本	$(1.2 - 0.5) / 0.3$	2	1	2
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.8	m <sup>3</sup>	$\{(2.800 \times 2.800) + (4.350 \times 4.350)\} / 2 \times 1.550 - (1.275 + 1.075) / 2 \times 0.400 \times 4.350$	18.696	1	18.7
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m <sup>3</sup>	$18.696 - (1.900 \times 1.900 \times 0.200 + 1.800 \times 1.800 \times 1.350)$	13.600	1	13.6
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$18.696 - 13.600$	5.096	1	5.1
基面整正		m <sup>2</sup>	$1.900 \times 1.900$	3.610	1	3.6

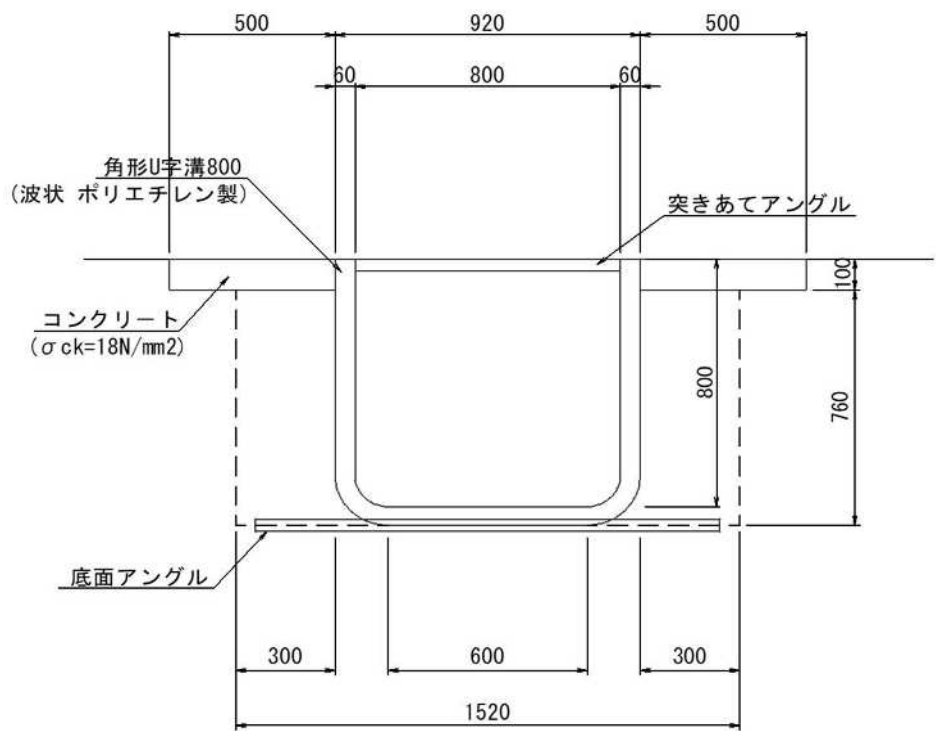
【I区画市道幹線道路】

集水枮蓋及び足掛金具集計表

名 称	グレーチング蓋		足掛金具
	1000x1000用 T-25 ボール固定 普通目 滑止無し (枚)	650×1300用 T-25 ボール固定 普通目 滑止無し (枚)	
G1-B1000-L1000-H1000	1		2
3号-B1300-L1300-H1200		2	2
合 計	1	2	4

5号縦排水(800型)

[illegible]



埋戻 A=0.453m<sup>2</sup> (CAD計測)

土砂 1.2 m  
盛土 0.0 m  
合計 1.2 m

5号縦排水 (800型)

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
角形U字溝800	波状 ポリエチレン製	m		10.000	1.2	1.2
コンクリート	σck=18N/mm <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	(0.500+0.500)*0.100*10.0	1.000	1.2	0.120
型 枠		m <sup>2</sup>	0.100*10.0*2	2.000	1.2	0.240
目地材	瀝青繊維質 t=10	m <sup>2</sup>	(0.500+0.500)*0.100	0.100	1.2	0.012
作業土工		m			1.2	
床 掘	土 砂 BH0.45	m <sup>3</sup>	(1.920*0.100+1.520*0.760)*10.0	13.472	1.2	1.6
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m <sup>3</sup>	0.453*10.0	4.530	1.2	0.5
残 土	土 砂	m <sup>3</sup>	13.472-4.530	8.942	1.2	1.1
基面整正		m <sup>2</sup>	0.600*10.0	6.000	1.2	0.7



## 6. 防災施設工

### 【 I 区 画 】

防災施設工 集計表

種 別	細 別	規 格	単位	I区画						合 計	摘 要
作業土工											
	床 掘	$W \geq 2.0$	m3							0.0	
		$1.0 \leq W < 2.0$	m3	373.9						373.9	
		$W < 1.0$	m3	110.3						110.3	
	埋 戻	$1.0 \leq W < 4.0$	m3	21.8						21.8	
		$W < 1.0$	m3							0.0	
	基面整正	土 砂	m2	886.4						886.4	
防災排水工											
	張コン水路	B300-H300	m	391.5						391.5	
		B300-H400	m	150.6						150.6	
	暗渠排水管	地下排水工 φ 200	m	96.0						96.0	
		地下排水工 φ 300	m	567.0						567.0	内訳:134+74+42+172+126+19
		地下排水工 φ 300(無孔)	m	41.0						41.0	
		雨水排水工 φ 300	m	42.0						42.0	
		雨水排水工 φ 400	m	172.0						172.0	
		雨水排水工 φ 500	m	142.0						142.0	内訳:16+126
		雨水排水工 φ 600	m	60.0						60.0	内訳:19+41
	仮設縦集水樹	1号仮設縦集水樹	箇所	1						1.0	8.5 <sup>□</sup> /4.0 <sup>□</sup> × 1.5, H=7.0m
		2号仮設縦集水樹	箇所	1						1.0	8.5 <sup>□</sup> /4.0 <sup>□</sup> × 1.5, H=10.0m
		3号仮設縦集水樹	箇所	1						1.0	8.5 <sup>□</sup> /4.0 <sup>□</sup> × 1.5, H=9.0m
		4号仮設縦集水樹	箇所	1						1.0	8.5 <sup>□</sup> /4.0 <sup>□</sup> × 1.5, H=10.0m
		5号仮設縦集水樹	箇所	1						1.0	8.5 <sup>□</sup> /4.0 <sup>□</sup> × 1.5, H=14.0m
		6号仮設縦集水樹	箇所	1						1.0	8.5 <sup>□</sup> /4.0 <sup>□</sup> × 1.5, H=8.0m
	仮設沈砂池	7.6 <sup>□</sup> /4.0 <sup>□</sup> × 1.2	箇所	2						2.0	1号,8号
		7.5 <sup>□</sup> /3.0 <sup>□</sup> × 1.5	箇所	3						3.0	2~4号
	仮設土水路	B500-H500	m	57.8						57.8	
	1号ふとんかご	#4 13cmx50cmx120cmx200cm	箇所	1						1.0	
	30号張りコンクリート	σ ck=18N/mm2	m	2.4						2.4	

# 防災施設工作業土工集計表

名 称	床 掘			埋 戻		基面整正	備 考
	W<1.0	1.0≤W<2.0	W≥2.0	W<1.0	1.0≤W<4.0	(m <sup>2</sup> )	
張コン水路B300-H300		122.6					
張コン水路B300-H400		66.5					
地下排水工φ200有孔(切土)	29.8					48.0	
地下排水工φ300有孔(切土)	72.4					80.4	
地下排水工φ300有孔(盛土)	8.1					44.4	
地下排水工φ300 1-1号並列配管部		8.4				50.4	
地下排水工φ300 2-1号並列配管部		61.9				275.2	
地下排水工φ300 3-1号並列配管部		55.4				252.0	
地下排水工φ300 4-1号並列配管部		8.4				38.0	
地下排水工φ300 4-2号並列配管部		18.0			18.0	82.0	
雨水排水工φ500		3.8			3.8	16.0	
仮設土水路B500-H500		28.9					
合 計	110.3	373.9			21.8	886.4	

張コン水路B300-H300 延長調書

I区画

左側					右側				
測点	延長			摘要	測点	延長			摘要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
NO.6+12.3 ~ NO.23+3.3	331.0		331.0		NO.6+17.1付近	60.5		60.5	
小計	331.0		331.0		小計	60.5		60.5	
					合計	391.5		391.5	m

張コン水路B300-H400 延長調書

I区画

左側					右側				
測点	延長			摘要	測点	延長			摘要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.6+19.6 ~ NO.14+10.2	150.6		150.6	
小計					小計	150.6		150.6	
					合計	150.6		150.6	m

地下排水工 φ 200 有孔(切土部) 延長調書

I区画

左 側					右 側				
測 点	延 長			摘 要	測 点	延 長			摘 要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.15+5.4 ~ NO.15+11.5	23.0		23.0	
					NO.16+15.0 ~ NO.17+8.4	28.0		28.0	
					NO.25+3.5付近	22.0		22.0	J区画
					NO.26+12.5付近	23.0		23.0	J区画
小 計					小 計	96.0		96.0	
					合 計	96.0		96.0	m

地下排水工 φ 300 有孔(切土部) 延長調書

I区画

左 側					右 側				
測 点	延 長			摘 要	測 点	延 長			摘 要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.6+12.4 ~ NO.7+3.8	11.0		11.0	
					NO.13+7.3 ~ NO.14+17.6	35.0		35.0	
					NO.19+6.3付近	55.0		55.0	
					NO.22+3.0付近	33.0		33.0	
小 計					小 計	134.0		134.0	
					合 計	134.0		134.0	m

地下排水工 φ 300 有孔(盛土部) 延長調書

I区画

左 側					右 側				
測 点	延 長			摘 要	測 点	延 長			摘 要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.7+3.8 ~ NO.9+4.6	74.0		74.0	
小 計					小 計	74.0		74.0	
					合 計	74.0		74.0	m

地下排水工 φ 300 1-1号並列配管部 延長調書

I区画

左 側					右 側				
測 点	延 長			摘 要	測 点	延 長			摘 要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.22+13.0付近	42.0		42.0	
小 計					小 計	42.0		42.0	
					合 計	42.0		42.0	m

地下排水工φ300 2-1号並列配管部 延長調書

I区画

左 側					右 側				
測 点	延 長			摘 要	測 点	延 長			摘 要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.14+17.6 ~ NO.19+5.5	90.0		90.0	
					NO.23+2.1 ~ NO.27	82.0		82.0	J区間
小 計					小 計	172.0		172.0	
					合 計	172.0		172.0	m

地下排水工φ300 3-1号並列配管部 延長調書

I区画

左 側					右 側				
測 点	延 長			摘 要	測 点	延 長			摘 要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.19+5.5 ~ NO.21+19.0	71.0		71.0	
					NO.21+19.0 ~ NO.23+2.1	55.0		55.0	
小 計					小 計	126.0		126.0	
					合 計	126.0		126.0	m

地下排水工φ300 4-1号並列配管部 延長調書

I区画

左側					右側				
測点	延長			摘要	測点	延長			摘要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.21+19.0付近	19.0		19.0	
小計					小計	19.0		19.0	
					合計	19.0		19.0	m

地下排水工φ300 4-2号並列配管部 延長調書

I区画

左側					右側				
測点	延長			摘要	測点	延長			摘要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.21+15.0付近	41.0		41.0	
小計					小計	41.0		41.0	
					合計	41.0		41.0	m



雨水排水工φ300 1-1号並列配管部 延長調書

I区画

左 側					右 側				
測 点	延 長			摘 要	測 点	延 長			摘 要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.22+8.1 ~ NO.23+2.6	42.0		42.0	
小 計					小 計	42.0		42.0	
					合 計	42.0		42.0	m

雨水排水工φ400 2-1号並列配管部 延長調書

I区画

左 側					右 側				
測 点	延 長			摘 要	測 点	延 長			摘 要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.14+17.5 ~ NO.19+5.7	90.0		90.0	
					NO.23+2.6 ~ NO.27+0.0	82.0		82.0	J区画
小 計					小 計	172.0		172.0	
					合 計	172.0		172.0	m

## 雨水排水工φ500

## 延長調書

I区画

左側					右側				
測点	延長			摘要	測点	延長			摘要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
NO.7+10.3付近	16.0		16.0						
小計	16.0		16.0		小計				
					合計	16.0		16.0	m

## 雨水排水工φ500 3-1号並列配管部

## 延長調書

I区画

左側					右側				
測点	延長			摘要	測点	延長			摘要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.19+5.7 ~ NO.21+19.7	71.0		71.0	
					NO.21+19.7 ~ NO.23+2.6	55.0		55.0	
小計					小計	126.0		126.0	
					合計	126.0		126.0	m

雨水排水工φ600 4-1号並列配管部 延長調書

I区画

左側					右側				
測 点	延 長			摘 要	測 点	延 長			摘 要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.21+19.0付近	19.0		19.0	
小 計					小 計	19.0		19.0	
					合 計	19.0		19.0	m

雨水排水工φ600 4-2号並列配管部 延長調書

I区画

左側					右側				
測 点	延 長			摘 要	測 点	延 長			摘 要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.21+15.0付近	41.0		41.0	
小 計					小 計	41.0		41.0	
					合 計	41.0		41.0	m

仮設縦集水桝

延長調書

I区画

左側					右側				
測点	箇所			摘要	測点	箇所			摘要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.14+17.5	1.0		1.0	1号
					NO.19+5.7	1.0		1.0	2号
					NO.21+19.7	1.0		1.0	5号
					NO.22+8.1	1.0		1.0	3号
					NO.23+2.6	1.0		1.0	4号
					NO.27+0	1.0		1.0	6号
小計					小計	6.0		6.0	
					合計	6.0		6.0	箇所

仮設沈砂池(7.6<sup>□</sup>/4.0<sup>□</sup>×1.5)

延長調書

I区画

左側					右側				
測点	箇所			摘要	測点	箇所			摘要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
NO.7+13.6	1.0		1.0	1号					
NO.20+14.2	1.0		1.0	8号					
小計	2.0		2.0		小計				
					合計	2.0		2.0	箇所

仮設沈砂池(7.5<sup>□</sup>/3.0<sup>□</sup>×1.5) 延長調書

I区画

左側					右側				
測 点	箇 所			摘 要	測 点	箇 所			摘 要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
NO.7+0.2	1.0		1.0	3号					
NO.7+6.8	1.0		1.0	2号					
NO.13+6.5	1.0		1.0	4号					
小 計	3.0		3.0		小 計				
					合 計	3.0		3.0	箇所

仮設土水路B500-H500 延長調書

I区画

左側					右側				
測 点	延 長			摘 要	測 点	延 長			摘 要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
NO.7+3.5付近	57.8		57.8						
小 計	57.8		57.8		小 計				
					合 計	57.8		57.8	m

## 延 長 調 書

[illegible]

## 延 長 調 書

[illegible]

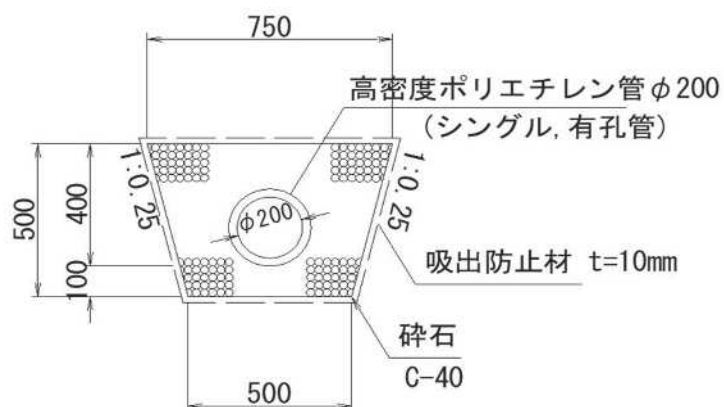
(10m当り)

(10m当り)



地下排水工 φ200有効(切土部)

数 量 計 算 書



土工延長

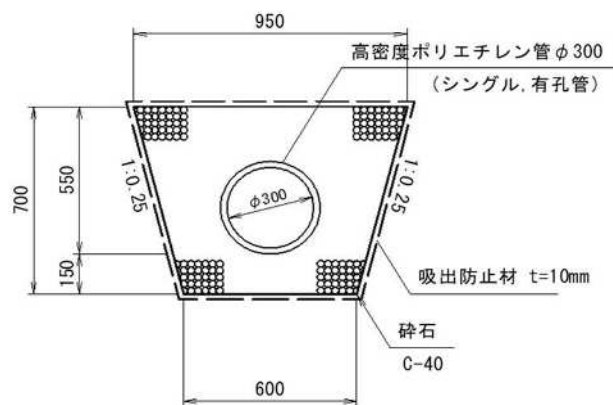
土砂 L=96.0m

(10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
硬質ポリエチレン管	φ200,シングル管,有孔管	m		10.0	96.0	96.0
砕 石	C-40	m <sup>3</sup>	$(1/2 \times (0.75+0.50) \times 0.50 - 1/4 \times \pi \times 0.25^2) \times 10.0$	2.63	96.0	25.2
吸出防止材	t=10mm	m <sup>2</sup>	$(0.50 \times 1.031 \times 2 + 0.75 + 0.50) \times 10.0$	22.8	96.0	218.9
床 掘	W<1.0	m <sup>3</sup>	$1/2 \times (0.75+0.50) \times 0.50 \times 10.0$	3.1	96.0	29.8
基面整正	土 砂	m <sup>2</sup>	$0.50 \times 10.0$	5.0	96.0	48.0

地下排水工 φ 300有効(切土部)

数 量 計 算 書



土工延長

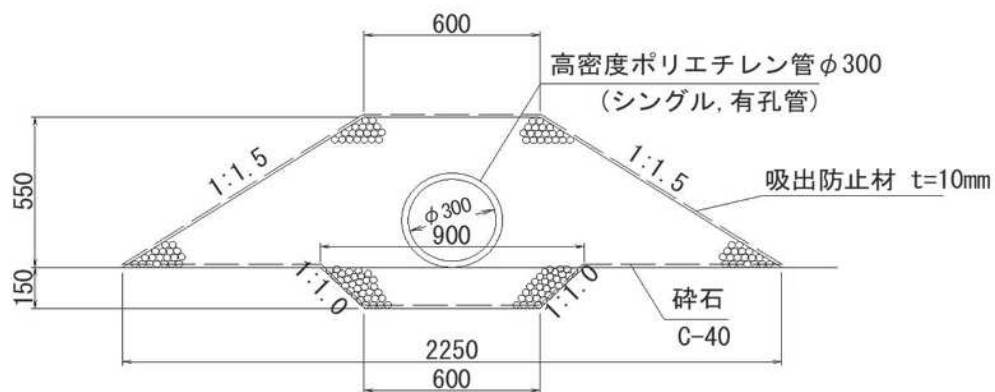
土砂 L=134.0m

(10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
硬質ポリエチレン管	φ 300, シングル管, 有孔管	m		10.0	134.0	134.0
砕 石	C-40	m <sup>3</sup>	$(1/2 \times (0.95 + 0.60) \times 0.70 - 1/4 \times \pi \times 0.345^2) \times 10.0$	4.49	134.0	60.2
吸出防止材	t=10mm	m <sup>2</sup>	$(0.70 \times 1.031 \times 2 + 0.95 + 0.60) \times 10.0$	29.9	134.0	400.7
床 掘	W<1.0	m <sup>3</sup>	$1/2 \times (0.95 + 0.60) \times 0.70 \times 10.0$	5.4	134.0	72.4
基面整正	土 砂	m <sup>2</sup>	$0.60 \times 10.0$	6.0	134.0	80.4

地下排水工 φ300有効(盛土部)

数 量 計 算 書



土工延長

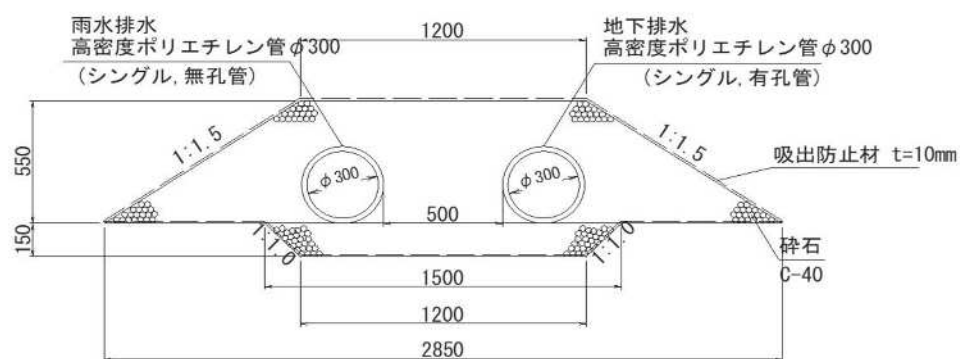
土砂 L=74.0m

(10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
硬質ポリエチレン管	φ300,シングル管,有孔管	m		10.0	74.0	74.0
砕 石	C-40	m <sup>3</sup>	$\frac{((0.60+0.90)/2 \times 0.15 + (0.60+2.250)/2 \times 0.55 - 1/4 \times \pi \times 0.345^2) \times 10.0}{1}$	8.03	74.0	59.4
吸出防止材	t=10mm	m <sup>2</sup>	$(0.55 \times 1.803 \times 2 + 0.60 + 1.35 + 0.15 \times 1.414 \times 2 + 0.60) \times 10.0$	49.6	74.0	367.0
床 掘	W<1.0	m <sup>3</sup>	$1/2 \times (0.90+0.60) \times 0.15 \times 10.0$	1.1	74.0	8.1
基面整正	土 砂	m <sup>2</sup>	$0.60 \times 10.0$	6.0	74.0	44.4

## 地下排水工 φ300 1-1号並列配管部

## 数量計算書



土工延長

土砂 L=42.0m

(10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
硬質ポリエチレン管	φ300, シングル管, 有孔管	m		10.0	42.0	42.0
砕 石	C-40	m <sup>3</sup>	$\left(\frac{(1.20+1.50)}{2} \times 0.15 + \frac{(1.20+2.850)}{2} \times 0.55 - \frac{1}{4} \times \pi \times 0.345^2 \times 2\right) \times 10.0$	11.29	42.0	47.4
吸出防止材	t=10mm	m <sup>2</sup>	$(0.55 \times 1.803 \times 2 + 1.20 + 1.35 + 0.15 \times 1.414 \times 2 + 1.20) \times 10.0$	61.6	42.0	258.7
床 掘	1.0 ≤ W < 2.0	m <sup>3</sup>	$\frac{1}{2} \times (1.50 + 1.20) \times 0.15 \times 10.0$	2.0	42.0	8.4
基面整正	土 砂	m <sup>2</sup>	1.20 × 10.0	12.0	42.0	50.4

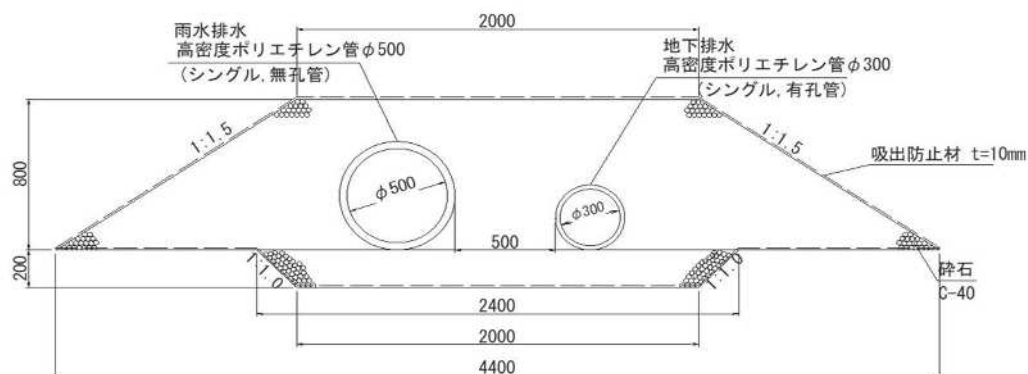
# 数量計算書



I 141

# 地下排水工 φ300 3-1号並列配管部

# 数量計算書



土工延長

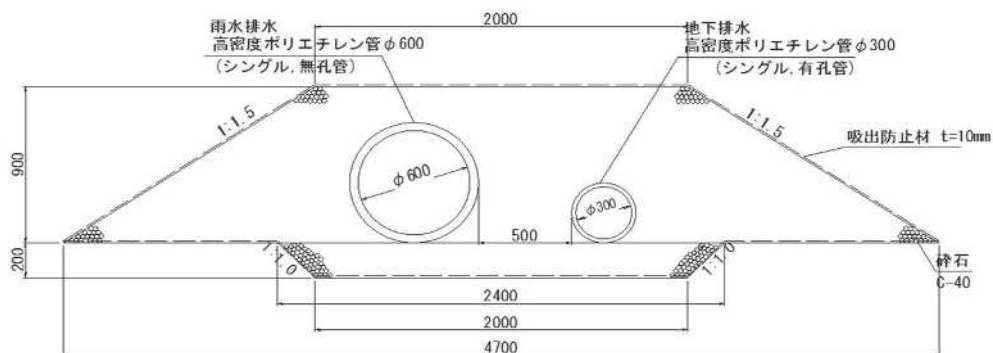
土砂 L=126.0m

(10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
硬質ポリエチレン管	φ300,シングル管,有孔管	m		10.0	126.0	126.0
砕 石	C-40	m <sup>3</sup>	$((2.00+2.40)/2 \times 0.20 + (2.00+4.40)/2 \times 0.80 - 1/4 \times \pi \times 0.345^2 - 1/4 \times \pi \times 0.576^2) \times 10.0$	26.46	126.0	333.4
吸出防止材	t=10mm	m <sup>2</sup>	$(0.80 \times 1.803 \times 2 + 2.00 + 2.00 + 0.20 \times 1.414 \times 2 + 2.00) \times 10.0$	94.5	126.0	1,190.7
床 掘	1.0≦W<2.0	m <sup>3</sup>	$1/2 \times (2.00+2.40) \times 0.20 \times 10.0$	4.4	126.0	55.4
基面整正	土 砂	m <sup>2</sup>	$2.00 \times 10.0$	20.0	126.0	252.0

# 地下排水工 φ300 4-1号並列配管部

# 数量計算書



土工延長

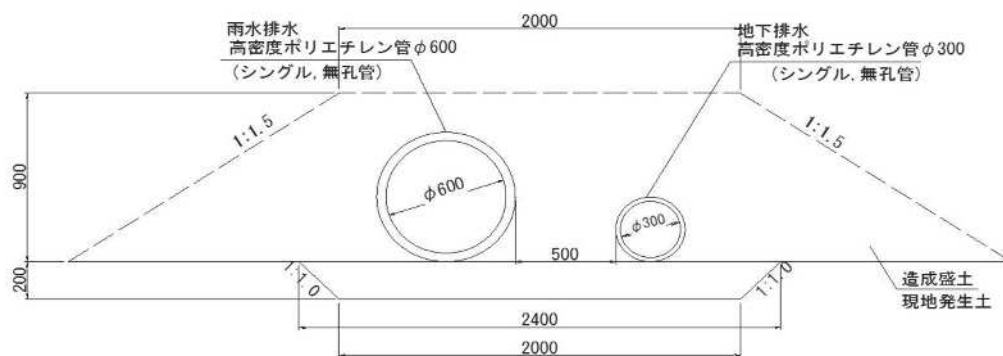
土砂 L=19.0m

(10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
硬質ポリエチレン管	φ300, シングル管, 有孔管	m		10.0	19.0	19.0
砕 石	C-40	m <sup>3</sup>	$\frac{((2.00+2.40)/2 \times 0.20 + (2.00+4.70)/2 \times 0.90 - 1/4 \times \pi \times 0.345^2 - 1/4 \times \pi \times 0.692^2)}{10.0}$	29.86	19.0	56.7
吸出防止材	t=10mm	m <sup>2</sup>	$(0.90 \times 1.803 \times 2 + 2.00 + 2.30 + 0.20 \times 1.414 \times 2 + 2.00) \times 10.0$	101.1	19.0	192.1
床 掘	1.0 ≤ W < 2.0	m <sup>3</sup>	$1/2 \times (2.00 + 2.40) \times 0.20 \times 10.0$	4.4	19.0	8.4
基面整正	土 砂	m <sup>2</sup>	$2.00 \times 10.0$	20.0	19.0	38.0

# 地下排水工 φ300 4-2号並列配管部

# 数量計算書



土工延長

土砂 L=41.0m

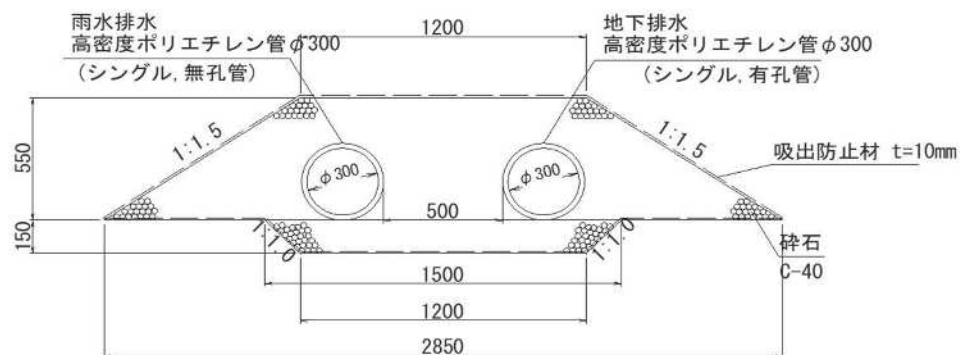
(10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
硬質ポリエチレン管	φ300;シングル管,無孔管	m		10.0	41.0	41.0
床 掘	$1.0 \leq W < 2.0$	m <sup>3</sup>	$1/2 \times (2.00 + 2.40) \times 0.20 \times 10.0$	4.4	41.0	18.0
埋戻	$1.0 \leq W < 4.0$	m <sup>3</sup>	$1/2 \times (2.00 + 2.40) \times 0.20 \times 10.0$	4.4	41.0	18.0
基面整正	土 砂	m <sup>2</sup>	$2.00 \times 10.0$	20.0	41.0	82.0



# 雨水排水工 φ300 1-1号並列配管部

# 数量計算書



土工延長

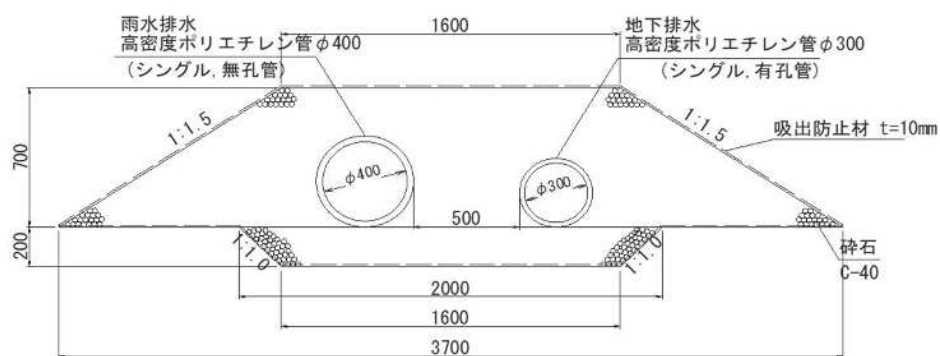
土砂

(10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
硬質ポリエチレン管	φ300, シングル管, 無孔管	m		10.0	42.0	42.0
砕 石	C-40	m <sup>3</sup>	地下排水工で計上			
吸出防止材	t=10mm	m <sup>2</sup>	地下排水工で計上			
床 掘	1.0≦W<2.0	m <sup>3</sup>	地下排水工で計上			
基面整正	土 砂	m <sup>2</sup>	地下排水工で計上			

# 雨水排水工 φ400 2-1号並列配管部

# 数量計算書



土工延長

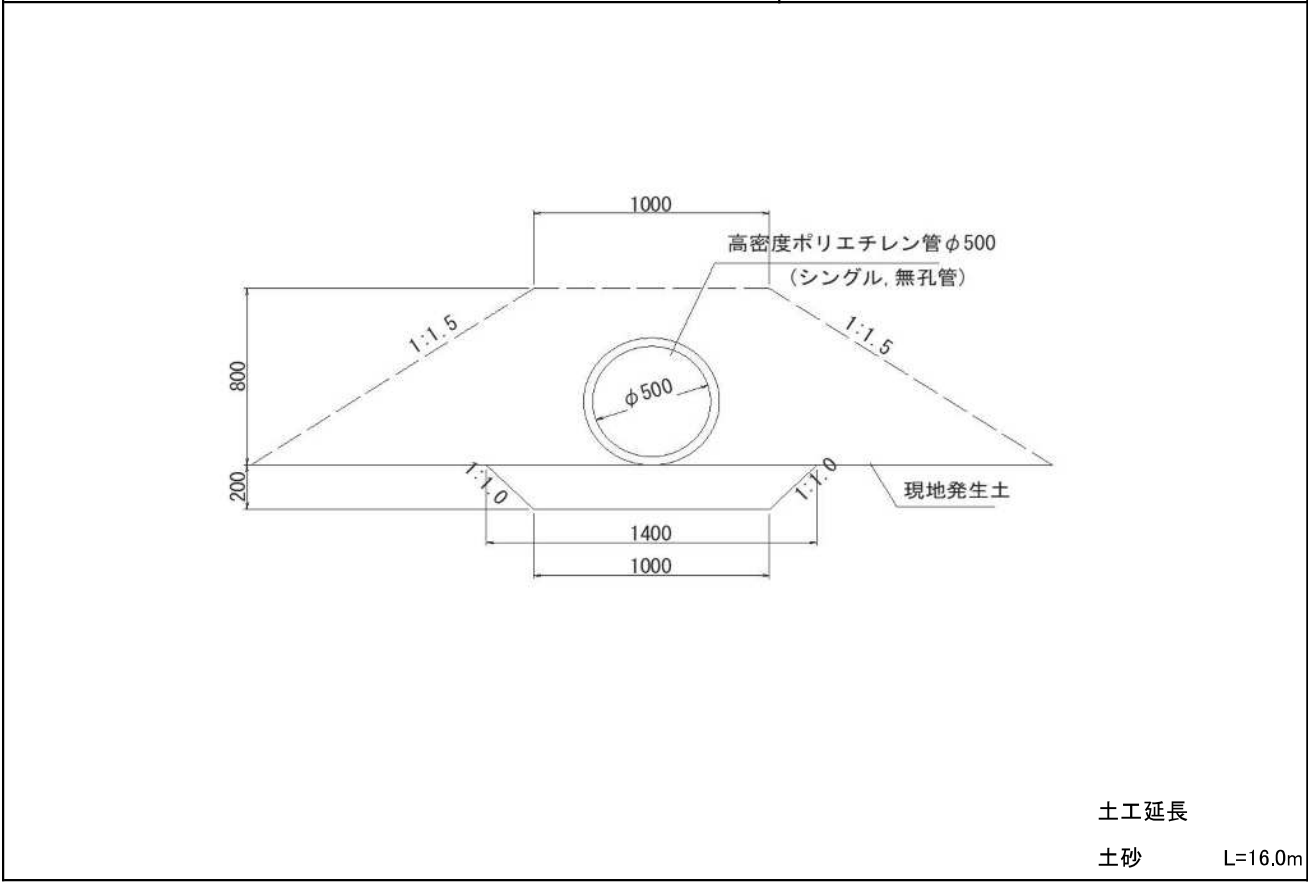
土砂

(10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
硬質ポリエチレン管	φ400,シングル管,無孔管	m		10.0	172.0	172.0
砕 石	C-40	m <sup>3</sup>	地下排水工で計上			
吸出防止材	t=10mm	m <sup>2</sup>	地下排水工で計上			
床 掘	1.0≦W<2.0	m <sup>3</sup>	地下排水工で計上			
基面整正	土 砂	m <sup>2</sup>	地下排水工で計上			

雨水排水工 $\phi 500$
------------------

数量計算書



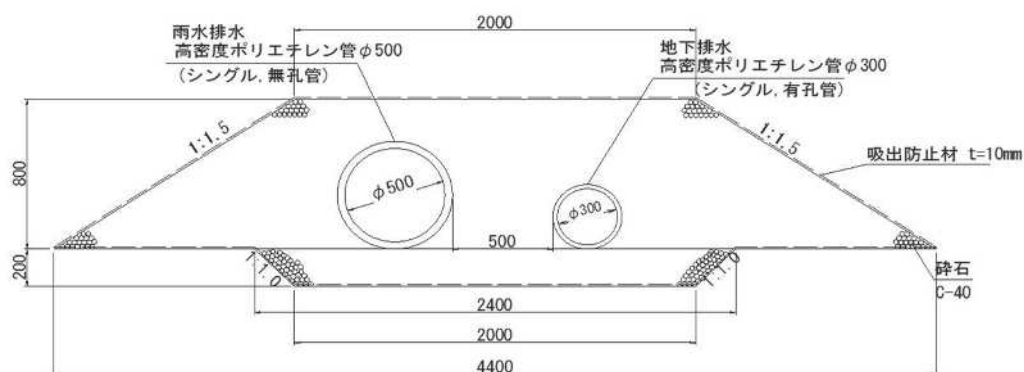
土砂	L=16.0m
----	---------

(10m当り)

[illegible]

# 雨水排水工 φ500 3-1号並列配管部

## 数量計算書



土工延長

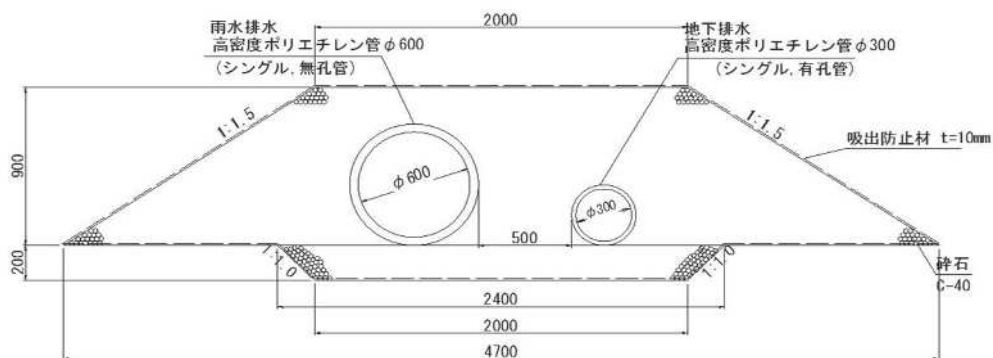
土砂

(10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
硬質ポリエチレン管	φ500, シングル管, 無孔管	m		10.0	126.0	126.0
砕 石	C-40	m <sup>3</sup>	地下排水工で計上			
吸出防止材	t=10mm	m <sup>2</sup>	地下排水工で計上			
床 掘	1.0≦W<2.0	m <sup>3</sup>	地下排水工で計上			
基面整正	土 砂	m <sup>2</sup>	地下排水工で計上			

# 雨水排水工 φ 600 4-1号並列配管部

## 数 量 計 算 書



土工延長

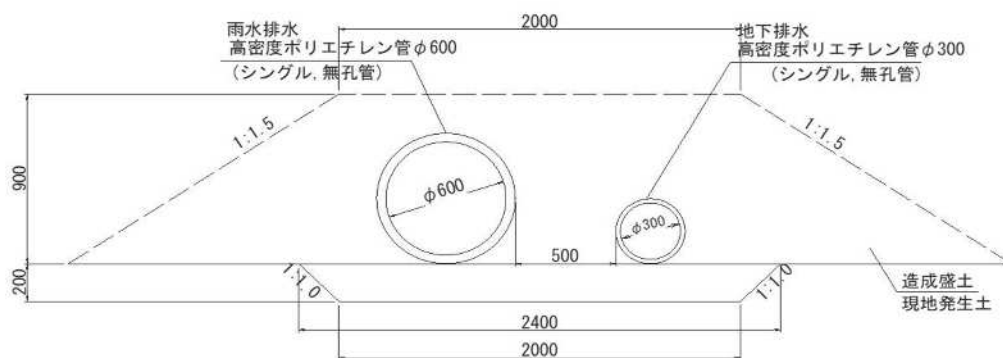
土砂

(10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
硬質ポリエチレン管	φ 600, シングル管, 無孔管	m		10.0	19.0	19.0
砕 石	C-40	m <sup>3</sup>	地下排水工で計上			
吸出防止材	t=10mm	m <sup>2</sup>	地下排水工で計上			
床 掘	1.0 ≤ W < 2.0	m <sup>3</sup>	地下排水工で計上			
基面整正	土 砂	m <sup>2</sup>	地下排水工で計上			

# 雨水排水工 φ 600 4-2号並列配管部

## 数 量 計 算 書

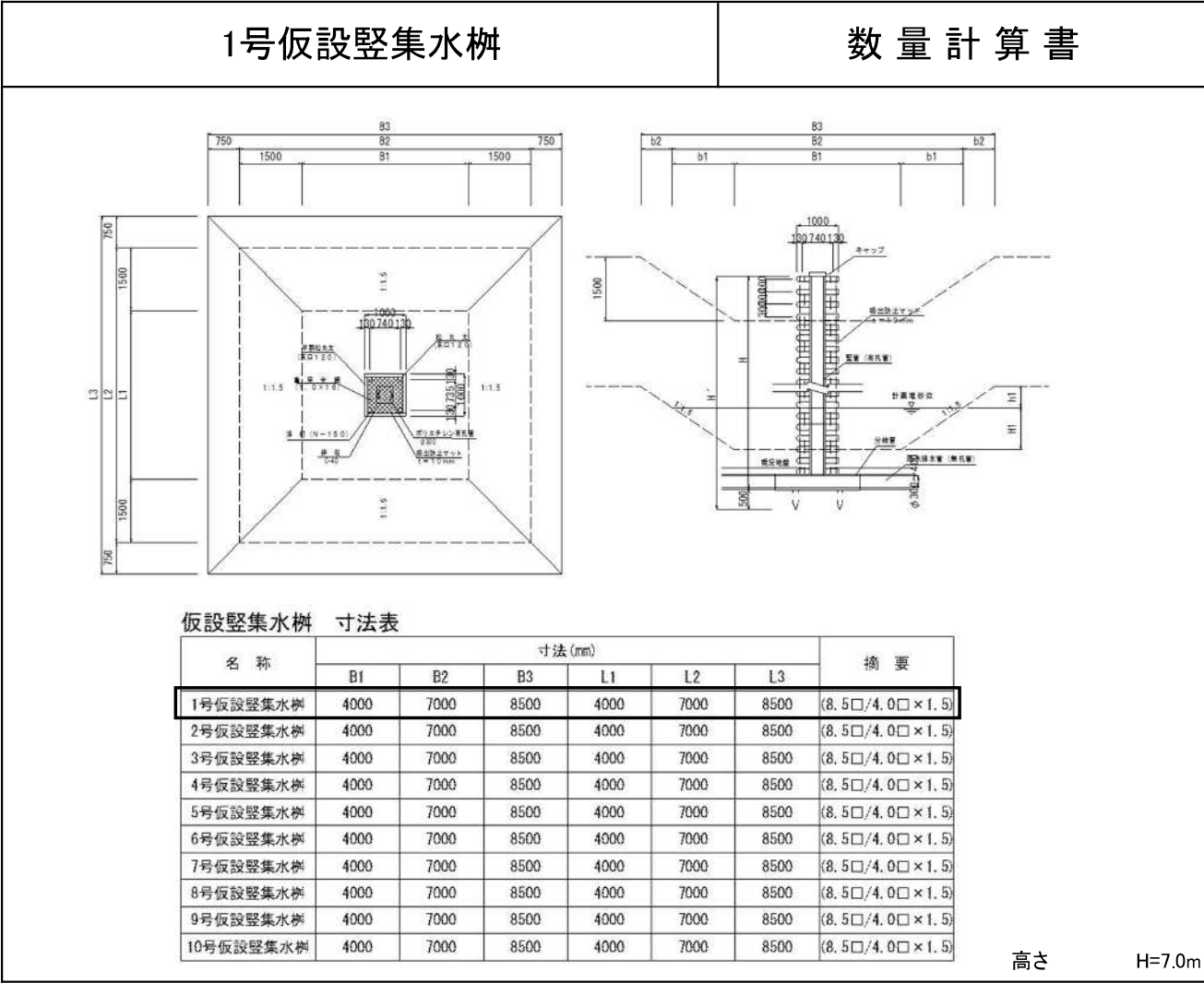


土工延長

土砂

(10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
硬質ポリエチレン管	φ 600, シングル管, 無孔管	m		10.0	41.0	41.0
床 掘	$1.0 \leq W < 2.0$	m <sup>3</sup>	地下排水工で計上			
埋戻	$1.0 \leq W < 4.0$	m <sup>3</sup>	地下排水工で計上			
基面整正	土 砂	m <sup>2</sup>	地下排水工で計上			

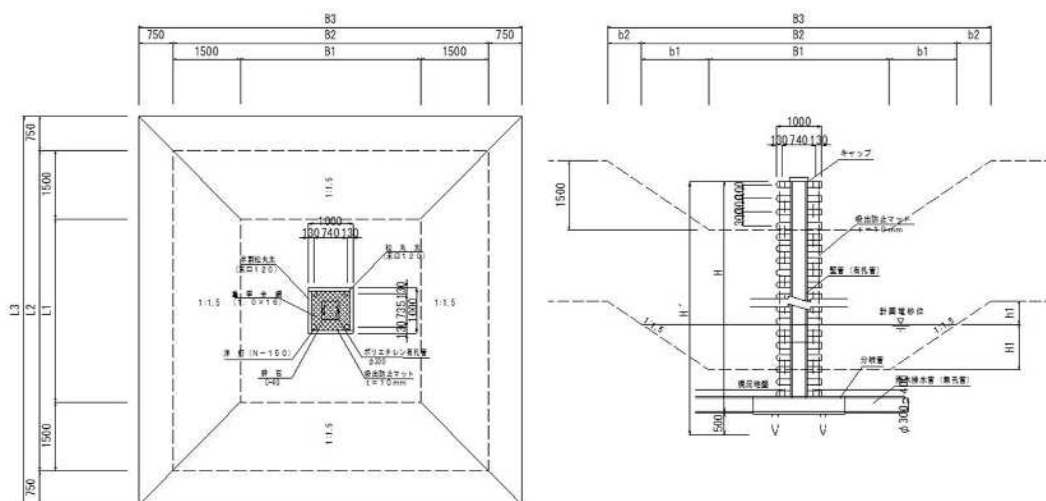


(高さ10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	高 さ	数 量
ポリエチレン管	φ300,シングル管,有孔管	m		10.0	7.0	7.0
砕 石	C-40	m3	$((1.0-0.06*2)^2-(\pi*0.345^2)/4)*10.0$	6.81	7.0	4.8
吸出防止マット	t=10mm	m2	$(1.0-0.06*2)*4*10.0$	35.20	7.0	24.6
松丸太	末口120, L=2m	本	10/2*4	20	7.0	14
半割松丸太	末口120, L=1m	本	$10.0/0.3 \div 33 \quad 33*4=132$	132	7.0	92
分岐管	300×400,90度L管	個		1		1
キャップ		個		1		1
亀甲金網	1.0×16	枚		1		1
(作業土工)				(1箇所当り)	(箇所)	
法面整形	盛土部	m2	$1/2 \times (8.50+4.00) \times 1.50 \times 1.803 \times 4$	67.6	1.0	67.6

# 2号仮設縦集水桝

# 数量計算書



仮設縦集水桝 寸法表

名 称	寸法 (mm)						摘 要
	B1	B2	B3	L1	L2	L3	
1号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
2号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
3号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
4号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
5号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
6号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
7号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
8号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
9号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
10号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)

高さ H=10.0m

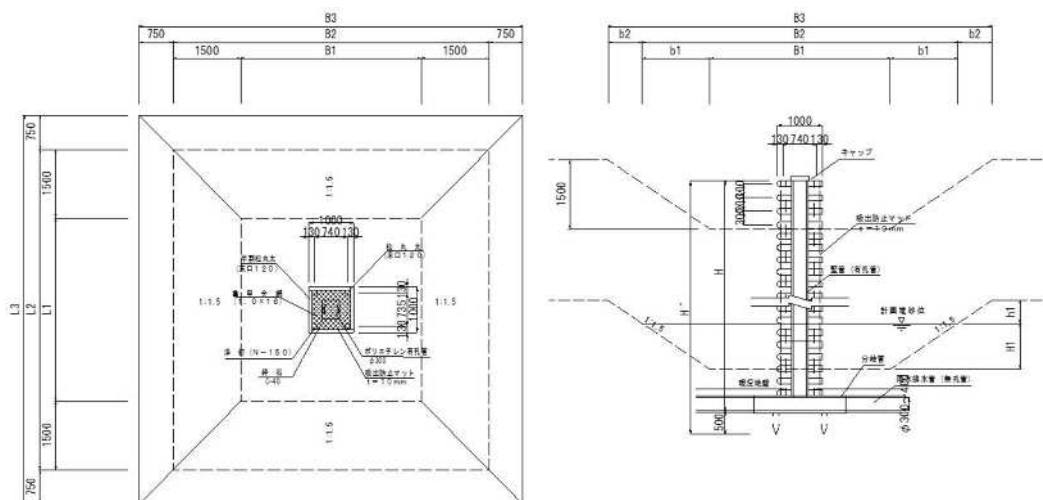
(高さ10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	高 さ	数 量
ポリエチレン管	φ300, シングル管, 有孔管	m		10.0	10.0	10.0
砕 石	C-40	m <sup>3</sup>	$((1.0-0.06*2)^2 - (\pi * 0.345^2) / 4) * 10.0$	6.81	10.0	6.8
吸出防止マット	t=10mm	m <sup>2</sup>	$(1.0-0.06*2) * 4 * 10.0$	35.20	10.0	35.2
松丸太	末口120, L=2m	本	10/2*4	20	10.0	20
半割松丸太	末口120, L=1m	本	$10.0 / 0.3 \div 33 \quad 33 * 4 = 132$	132	10.0	132
分岐管	300 × 400 × 500, 90度T管	個		1		1
キャップ		個		1		1
亀甲金網	1.0 × 16	枚		1		1
(作業土工)				(1箇所当り)	(箇所)	
法面整形	盛土部	m <sup>2</sup>	$1/2 * (8.50 + 4.00) * 1.50 * 1.803 * 4$	67.6	1.0	67.6



# 3号仮設縦集水柵

# 数量計算書



仮設縦集水柵 寸法表

名 称	寸法 (mm)						摘 要
	B1	B2	B3	L1	L2	L3	
1号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
2号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
3号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
4号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
5号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
6号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
7号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
8号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
9号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
10号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)

高さ

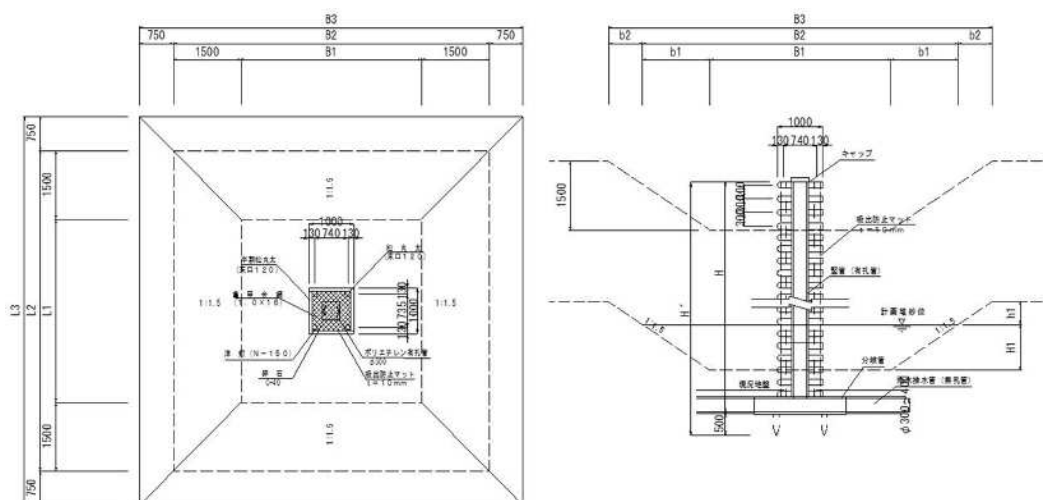
H=9.0m

(高さ10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	高 さ	数 量
ポリエチレン管	φ300,シングル管,有孔管	m		10.0	9.0	9.0
砕 石	C-40	m <sup>3</sup>	$((1.0-0.06*2)^2-(\pi*0.345^2)/4)*10.0$	6.81	9.0	6.1
吸出防止マット	t=10mm	m <sup>2</sup>	$(1.0-0.06*2)*4*10.0$	35.20	9.0	31.7
松丸太	末口120, L=2m	本	10/2*4	20	9.0	18
半割松丸太	末口120, L=1m	本	$10.0/0.3 \div 33 \quad 33*4=132$	132	9.0	119
分岐管	300×300,90度L管	個		1		1
キャップ		個		1		1
亀甲金網	1.0×16	枚		1		1
(作業土工)				(1箇所当り)	(箇所)	
法面整形	盛土部	m <sup>2</sup>	$1/2 \times (8.50+4.00) \times 1.50 \times 1.803 \times 4$	67.6	1.0	67.6

# 4号仮設縦集水柵

# 数量計算書



仮設縦集水柵 寸法表

名 称	寸法 (mm)						摘 要
	B1	B2	B3	L1	L2	L3	
1号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
2号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
3号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
4号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
5号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
6号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
7号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
8号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
9号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
10号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)

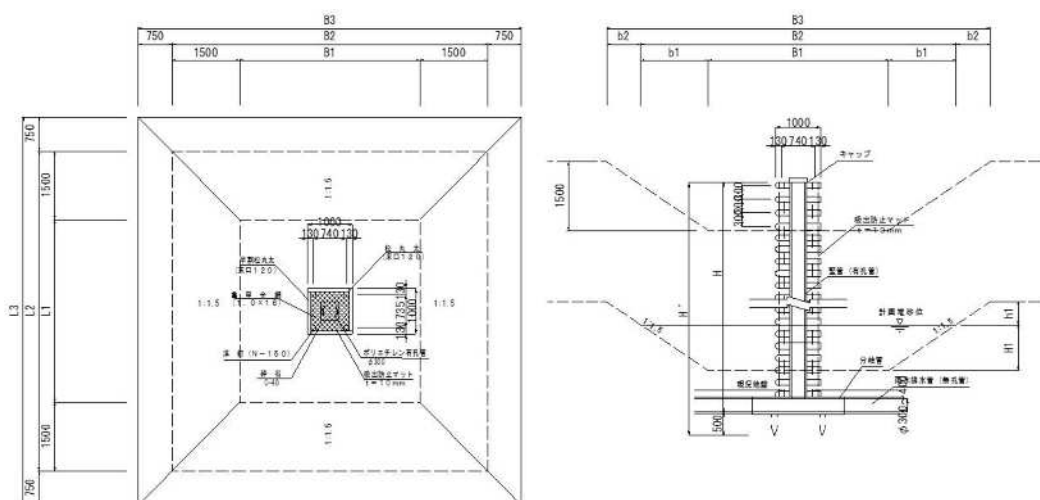
高さ H=10.0m

(高さ10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	高 さ	数 量
ポリエチレン管	φ300,シングル管,有孔管	m		10.0	10.0	10.0
砕 石	C-40	m <sup>3</sup>	$((1.0-0.06*2)^2-(\pi*0.345^2)/4)*10.0$	6.81	10.0	6.8
吸出防止マット	t=10mm	m <sup>2</sup>	$(1.0-0.06*2)*4*10.0$	35.20	10.0	35.2
松丸太	末口120, L=2m	本	10/2*4	20	10.0	20
半割松丸太	末口120, L=1m	本	$10.0/0.3 \div 33 \quad 33*4=132$	132	10.0	132
分岐管	300×400×500,90度T管	個		1		1
キャップ		個		1		1
亀甲金網	1.0×16	枚		1		1
(作業土工)				(1箇所当り)	(箇所)	
法面整形	盛土部	m <sup>2</sup>	$1/2 \times (8.50+4.00) \times 1.50 \times 1.803 \times 4$	67.6	1.0	67.6

# 5号仮設縦集水柵

# 数量計算書



仮設縦集水柵 寸法表

名 称	寸法 (mm)						摘 要
	B1	B2	B3	L1	L2	L3	
1号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
2号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
3号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
4号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
5号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
6号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
7号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
8号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
9号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
10号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)

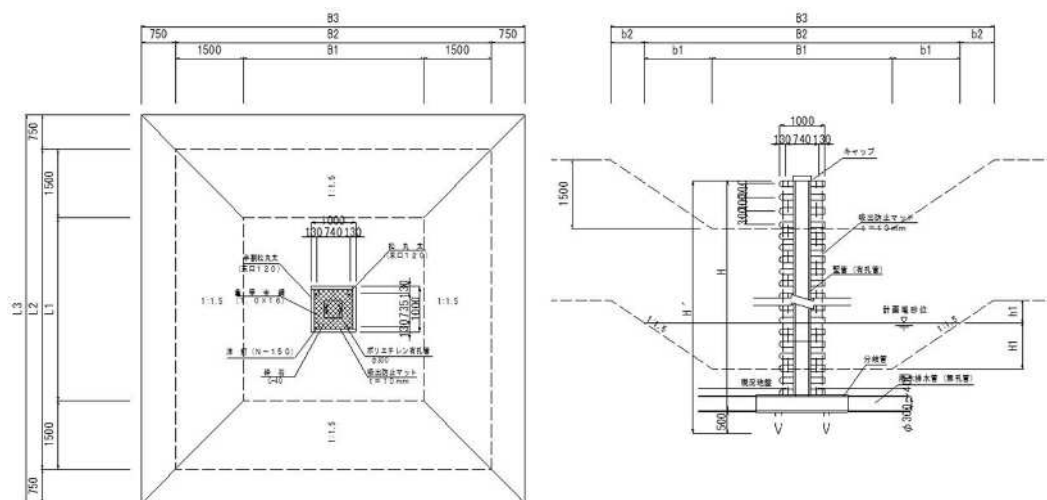
高さ H=14.0m

(高さ10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	高 さ	数 量
ポリエチレン管	φ300, シングル管, 有孔管	m		10.0	14.0	14.0
砕 石	C-40	m <sup>3</sup>	$((1.0-0.06 \times 2)^2 - (\pi \times 0.345^2) / 4) \times 10.0$	6.81	14.0	9.5
吸出防止マット	t=10mm	m <sup>2</sup>	$(1.0-0.06 \times 2) \times 4 \times 10.0$	35.20	14.0	49.3
松丸太	末口120, L=2m	本	10/2*4	20	14.0	28
半割松丸太	末口120, L=1m	本	$10.0 / 0.3 \div 33 \quad 33 \times 4 = 132$	132	14.0	185
分岐管	300 × 600 × 600, 90度T管	個		1		1
	500 × 500 × 600, 90度T管	個		1		1
キャップ		個		1		1
亀甲金網	1.0 × 16	枚		1		1
(作業土工)				(1箇所当り)	(箇所)	
法面整形	盛土部	m <sup>2</sup>	$1/2 \times (8.50 + 4.00) \times 1.50 \times 1.803 \times 4$	67.6	1.0	67.6

# 6号仮設縦集水桝

# 数量計算書



仮設縦集水桝 寸法表

名 称	寸法 (mm)						摘 要
	B1	B2	B3	L1	L2	L3	
1号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
2号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
3号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
4号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
5号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
6号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
7号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
8号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
9号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)
10号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(8.5□/4.0□×1.5)

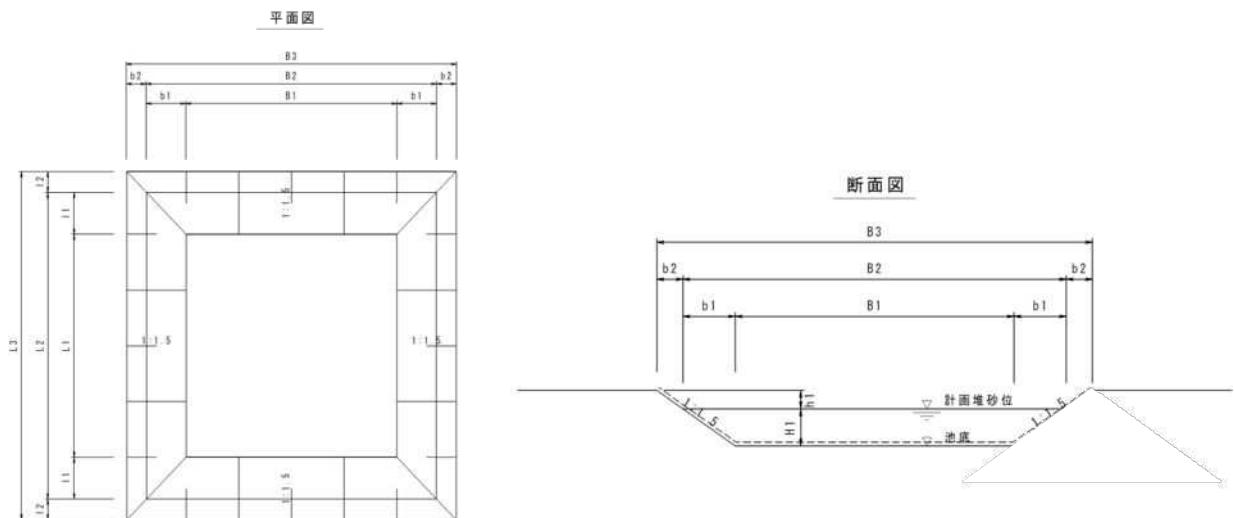
高さ

H=8.0m

(高さ10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	高 さ	数 量
ポリエチレン管	φ300,シングル管,有孔管	m		10.0	8.0	8.0
砕 石	C-40	m <sup>3</sup>	$((1.0-0.06*2)^2-(\pi*0.345^2)/4)*10.0$	6.81	8.0	5.4
吸出防止マット	t=10mm	m <sup>2</sup>	$(1.0-0.06*2)*4*10.0$	35.20	8.0	28.2
松丸太	末口120, L=2m	本	10/2*4	20	8.0	16
半割松丸太	末口120, L=1m	本	$10.0/0.3 \div 33 \quad 33*4=132$	132	8.0	106
分岐管	300×400,90度L管	個		1		1
キャップ		個		1		1
亀甲金網	1.0×16	枚		1		1
(作業土工)				(1箇所当り)	(箇所)	
法面整形	盛土部	m <sup>2</sup>	$1/2 \times (8.50+4.00) \times 1.50 \times 1.803 \times 4$	67.6	1.0	67.6

# 数量計算書



假設沈砂池 寸法表

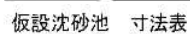
名 称	寸法 (mm)											摘 要	
	B1	b1	B2	b2	B3	L1	l1	L2	l2	L3	H1		h1
1号仮設沈砂池	4000	900	5800	900	7600	4000	900	5800	900	7600	600	600	(7.6□/4.0□×1.3)
2号仮設沈砂池	3000	1500	6000	750	7500	3000	1500	6000	750	7500	1000	500	(7.5□/3.0□×1.5)
3号仮設沈砂池	3000	1500	6000	750	7500	3000	1500	6000	750	7500	1000	500	(7.5□/3.0□×1.5)
4号仮設沈砂池	3000	1500	6000	750	7500	3000	1500	6000	750	7500	1000	500	(7.5□/3.0□×1.5)
5号仮設沈砂池	3000	1500	6000	750	7500	3000	1500	6000	750	7500	1000	500	(7.5□/3.0□×1.5)
6号仮設沈砂池	3500	1500	6500	750	8000	3500	1500	6500	750	8000	1000	500	(8.0□/3.5□×1.5)
7号仮設沈砂池	4500	1500	7500	750	9000	4500	1500	7500	750	9000	1000	500	(9.0□/4.5□×1.5)
8号仮設沈砂池	4000	900	5800	900	7600	4000	900	5800	900	7600	600	600	(7.6□/4.0□×1.3)

土砂 N=2箇所

(1箇所当り)

[illegible]

# 数量計算書



名 称	寸法(mm)												摘 要
	B1	b1	B2	b2	B3	L1	l1	L2	l2	L3	H1	h1	
1号仮設汰砂池	4000	900	5800	900	7600	4000	900	5800	900	7600	600	600	(7.6□/4.9□×1.2)
2号仮設汰砂池	3000	1500	6000	750	7500	3000	1500	6000	750	7500	1000	500	(7.5□/3.0□×1.5)
3号仮設汰砂池	3000	1500	6000	750	7500	3000	1500	6000	750	7500	1000	500	(7.5□/3.0□×1.5)
4号仮設汰砂池	3000	1500	6000	750	7500	3000	1500	6000	750	7500	1000	500	(7.5□/3.0□×1.5)
5号仮設汰砂池	3000	1500	6000	750	7500	3000	1500	6000	750	7500	1000	500	(7.5□/3.0□×1.5)
6号仮設汰砂池	3500	1500	6500	750	8000	3500	1500	6500	750	8000	1000	500	(8.0□/3.5□×1.5)
7号仮設汰砂池	4500	1500	7500	750	9000	4500	1500	7500	750	9000	1000	500	(9.0□/4.5□×1.5)
8号仮設汰砂池	4000	900	5800	900	7600	4000	900	5800	900	7600	600	600	(7.6□/4.9□×1.2)

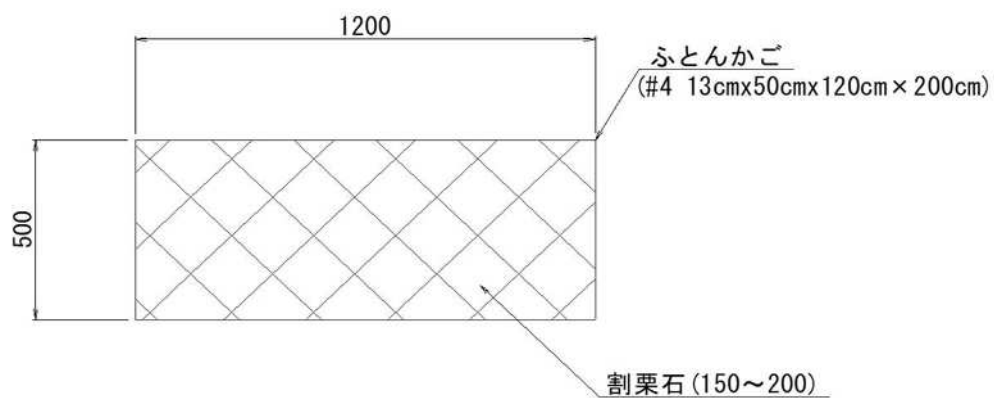
土砂 N=3箇所

(1箇所当り)

[illegible]

仮設土水路B500-H500	数量計算書
土工延長	
土砂	L=57.8m

[illegible]

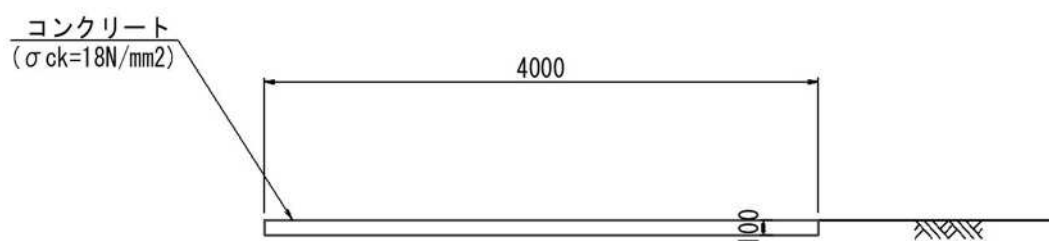


1号ふとんかご

1.0 箇所

名 称	規 格	単 位	算 式		延長・箇所	数 量
ふとんかご	#4 13cmx50cmx 120cmx200cm	箇所		1.000	1.0	1.0





30号張りコンクリート

L = 2.4 m

名 称	規 格	単 位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	4.000*0.100*10	4.000	2.4	1.0
目地材	瀝青繊維質 t=10	m <sup>2</sup>	4.000*0.100	0.400	2.4	0.1
型枠		m <sup>2</sup>	0.100*10*2	2.000	2.4	0.5

## 7. 舗装工

### 【I 区画】

舗装工 集計表

種 別	細 別	規 格	単位	I区画道路	I区画				合 計	摘 要
					市道幹線					
土工										
	舗装厚分	切土部	m3	298.5					298.5	
		盛土部	m3	49.5					49.5	
盛土工										
	路床盛土	W<2.5	m3	0.0					0.0	
		2.5≤W<4.0	m3	0.0					0.0	
		4.0≤W	m3	254.9					254.9	
アスファルト舗装工										
	(管理用道路舗装)									
	下層路盤	再生砕石 RC-30 t=10cm	m2	1,418.7					1,418.7	
	(市道幹線舗装復旧)									
	表 層	再生密粒20 ストアス60/80 t=5cm W<1.4	m2		50.3				50.3	
	基 層	再生粗粒20 ストアス60/80 t=5cm W<1.4	m2		50.3				50.3	
	上層路盤	粒度調整砕石 M-30 t=15cm W<1.4	m2		50.3				50.3	
	下層路盤	再生砕石 RC-30 t=15cm	m2		50.3				50.3	

土工計算書（Ⅰ区画道路）									
測点 番号	距離	舗装厚分（切土部）			摘要	舗装厚分（盛土部）			摘要
		面積	平均 面積	立積		面積	平均 面積	立積	
N0.8 +11.5		1.0				0.0			
N0.9	8.50	1.0	1.00	8.5		0.0	0.00	0.0	
N0.10	20.00	1.0	1.00	20.0		0.0	0.00	0.0	
N0.11	20.00	1.0	1.00	20.0		0.0	0.00	0.0	
N0.12	20.00	1.0	1.00	20.0		0.0	0.00	0.0	
N0.13	20.00	1.0	1.00	20.0		0.0	0.00	0.0	
N0.14	20.00	1.0	1.00	20.0		0.0	0.00	0.0	
N0.15	20.00	1.0	1.00	20.0		0.0	0.00	0.0	
N0.16	20.00	1.0	1.00	20.0		0.0	0.00	0.0	
N0.17	20.00	1.0	1.00	20.0		0.0	0.00	0.0	
N0.18	20.00	1.0	1.00	20.0		0.0	0.00	0.0	
N0.19	20.00	1.0	1.00	20.0		0.0	0.00	0.0	
N0.20	20.00	1.0	1.00	20.0		0.0	0.00	0.0	
N0.21	20.00	1.0	1.00	20.0		0.0	0.00	0.0	
N0.22	20.00	1.0	1.00	20.0		0.0	0.00	0.0	
N0.23	20.00	1.0	1.00	20.0		0.0	0.00	0.0	
N0.24	20.00	0.0	0.50	10.0		1.0	0.50	10.0	
N0.25	20.00	0.0	0.00	0.0		0.9	0.95	19.0	
N0.26	20.00	0.0	0.00	0.0		0.9	0.90	18.0	
N0.26 +2.80	2.80	0.0	0.00	0.0		0.9	0.90	2.5	
計			298.5				49.5		

土工計算書（Ⅰ区画道路）									
測点 番号	距離	路床盛土 $W < 2.5$			摘要	路床盛土 $2.5 \leq W < 4.0$			摘要
		面積	平均 面積	立積		面積	平均 面積	立積	
N0. 8 +11.5		0.0				0.0			
N0. 9	8.50	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0. 10	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0. 11	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0. 12	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0. 13	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0. 14	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0. 15	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0. 16	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0. 17	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0. 18	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0. 19	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0. 20	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0. 21	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0. 22	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0. 23	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0. 24	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0. 25	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0. 26	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0. 26 +2.80	2.80	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
計			0.0				0.0		

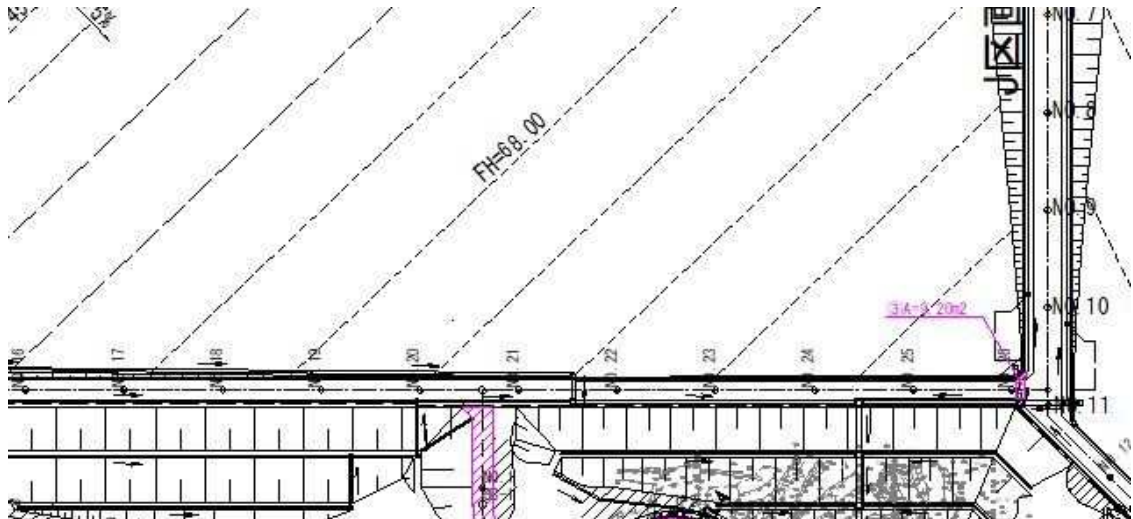
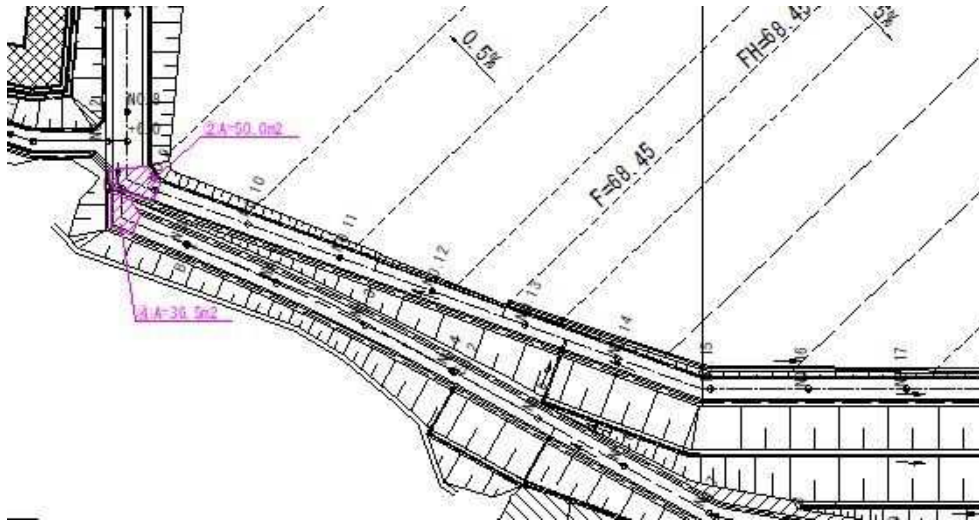
土工計算書（Ⅰ区画道路）									
測点 番号	距離	路床盛土 $4.0 \leq W$			摘要				摘要
		面積	平均 面積	立積		面積	平均 面積	立積	
N0. 8 +11.5		0.0							
N0. 9	8.50	0.0	0.00	0.0					
N0. 10	20.00	0.0	0.00	0.0					
N0. 11	20.00	0.0	0.00	0.0					
N0. 12	20.00	0.0	0.00	0.0					
N0. 13	20.00	0.0	0.00	0.0					
N0. 14	20.00	0.0	0.00	0.0					
N0. 15	20.00	0.0	0.00	0.0					
N0. 16	20.00	0.0	0.00	0.0					
N0. 17	20.00	0.0	0.00	0.0					
N0. 18	20.00	0.0	0.00	0.0					
N0. 19	20.00	0.0	0.00	0.0					
N0. 20	20.00	0.0	0.00	0.0					
N0. 21	20.00	0.0	0.00	0.0					
N0. 22	20.00	0.0	0.00	0.0					
N0. 23	20.00	0.0	0.00	0.0					
N0. 24	20.00	5.2	2.60	52.0					
N0. 25	20.00	4.6	4.90	98.0					
N0. 26	20.00	4.6	4.60	92.0					
N0. 26 +2.80	2.80	4.6	4.60	12.9					
計			254.9				0.0		

舗装計算書（I区画道路）									
測点 番号	距離	車道 下層路盤			摘要				摘要
		幅員	平均 幅員	面積		幅員	平均 幅員	面積	
N0. 9 +0.50		4.10							
N0. 10	19.50	4.10	4.10	80.0					
N0. 11	20.00	4.10	4.10	82.0					
N0. 12	20.00	3.83	3.97	79.4					
N0. 13	20.00	4.10	3.97	79.4					
N0. 14	20.00	4.10	4.10	82.0					
N0. 15	20.00	4.10	4.10	82.0					
N0. 16	20.00	4.10	4.10	82.0					
N0. 17	20.00	4.10	4.10	82.0					
N0. 18	20.00	4.10	4.10	82.0					
N0. 19	20.00	4.10	4.10	82.0					
N0. 20	20.00	4.10	4.10	82.0					
N0. 21	20.00	4.10	4.10	82.0					
N0. 22	20.00	3.83	3.97	79.4					
N0. 23	20.00	3.83	3.83	76.6					
N0. 24	20.00	3.83	3.83	76.6					
N0. 25	20.00	3.64	3.74	74.8					
N0. 26	20.00	3.64	3.64	72.8					
N0. 26 +0.70	0.70	3.64	3.64	2.5					
				59.2	根拠図より				
計			1,418.7						

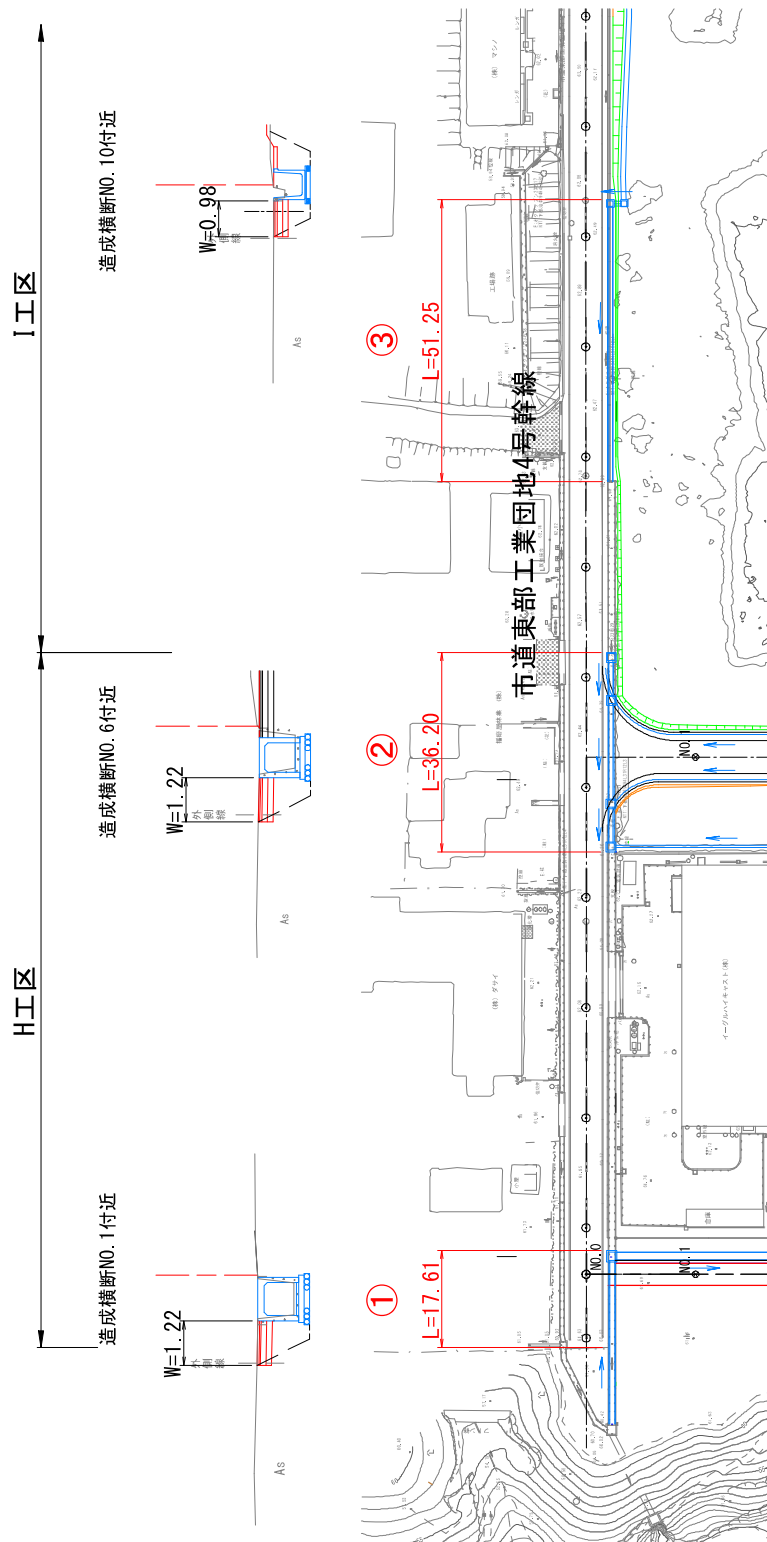




舗装工平面図



# 舗装復旧

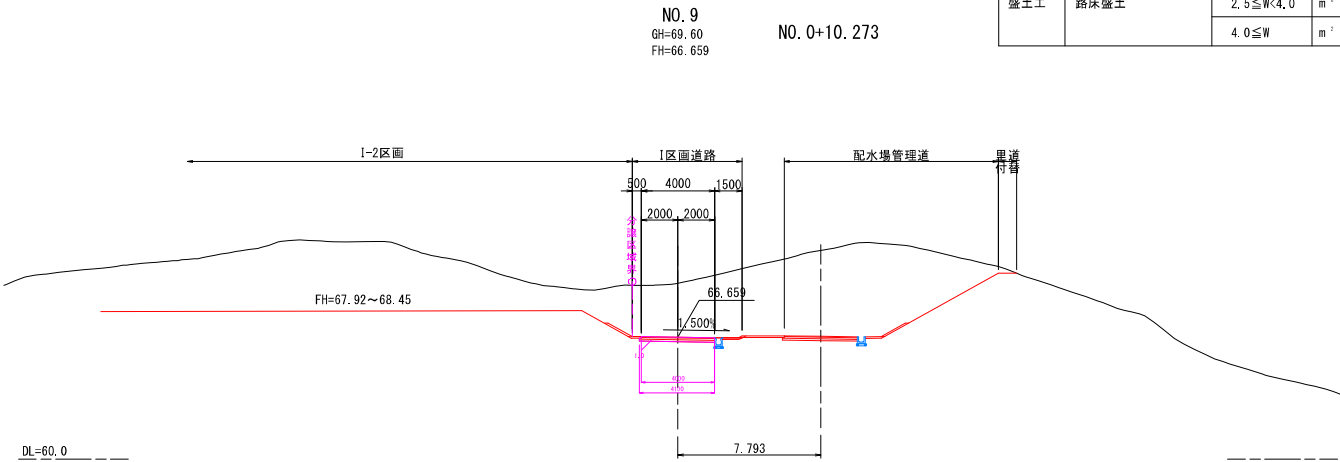


$$\textcircled{3} \quad A = 0.98 \quad \times \quad 51.3 \quad = \quad 50.27 \text{ m}^2$$

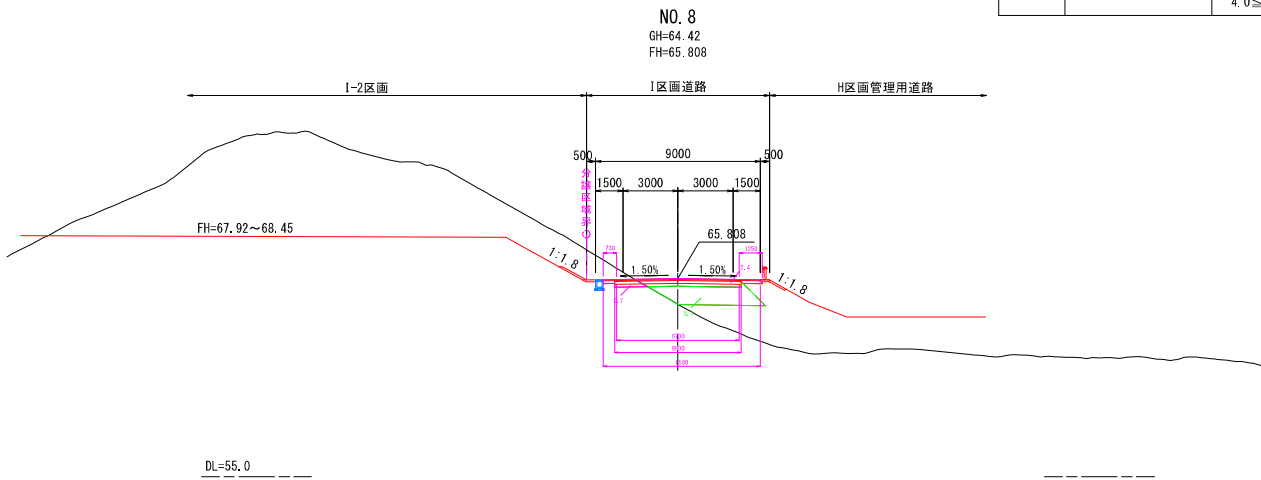
## I 区画道路横断面図 (3/7)

## 舗装工根拠図(I区画)

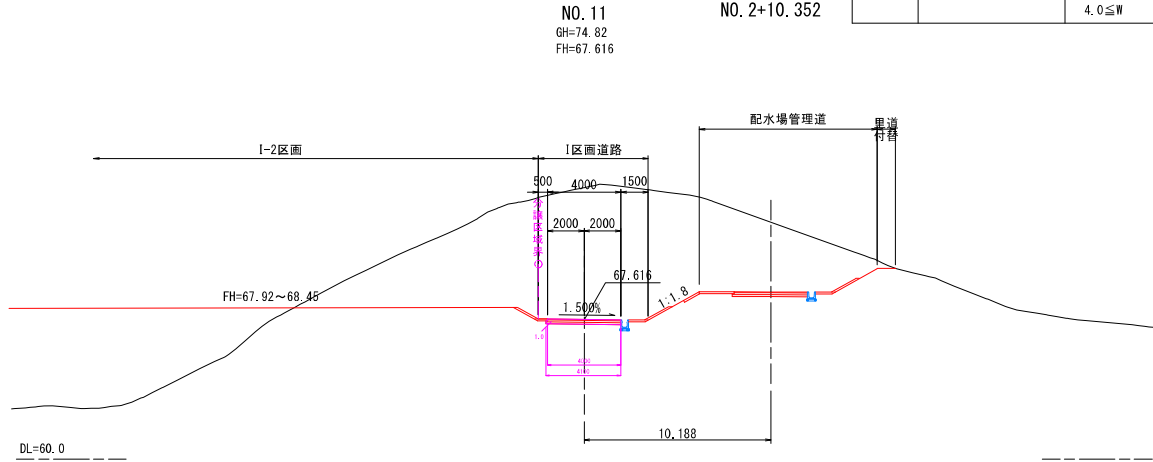
工 種	種 別	規 格	単位	数量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	1.0
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>2</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>2</sup>	-



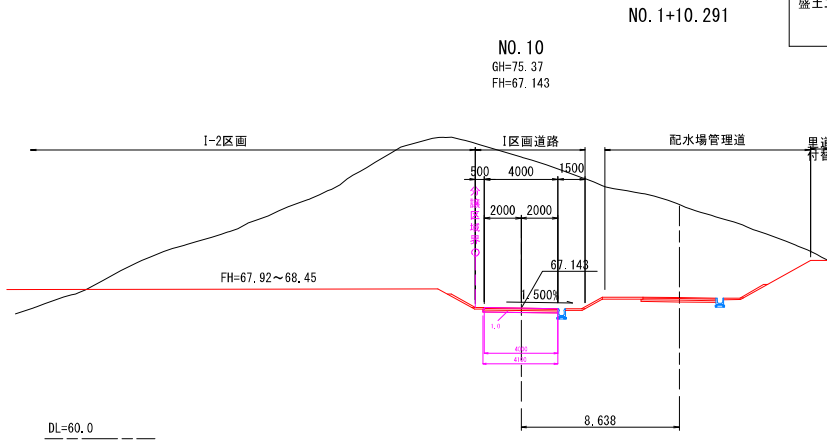
工 種	種 別	規 格	単位	数量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>3</sup>	0.7
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>3</sup>	2.4
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>3</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>3</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>3</sup>	5.1



工 種	種 別	規 格	単位	数量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>3</sup>	1.0
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>3</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>3</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>3</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>3</sup>	-



工 種	種 別	規 格	単位	数量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>3</sup>	1.0
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>3</sup>	-
盛土工	路床盛土	Ⅱ<2.5	m <sup>3</sup>	-
		2.5≤Ⅱ<4.0	m <sup>3</sup>	-
		4.0≤Ⅱ	m <sup>3</sup>	-



事業名	江津地域拠点工業団地 H1J区画造成事業
施工箇所	江津市松川町外 地内
図面名称	1区画道路横断面図(3/7) 縮尺 A1 S=1:200 A3 S=1:400
事業者	島根県企業局
設計	株式会社エイト日本技術開発 橋本 秀昭
図番	104 葉の内 39

※地盤線はLPデータより作成

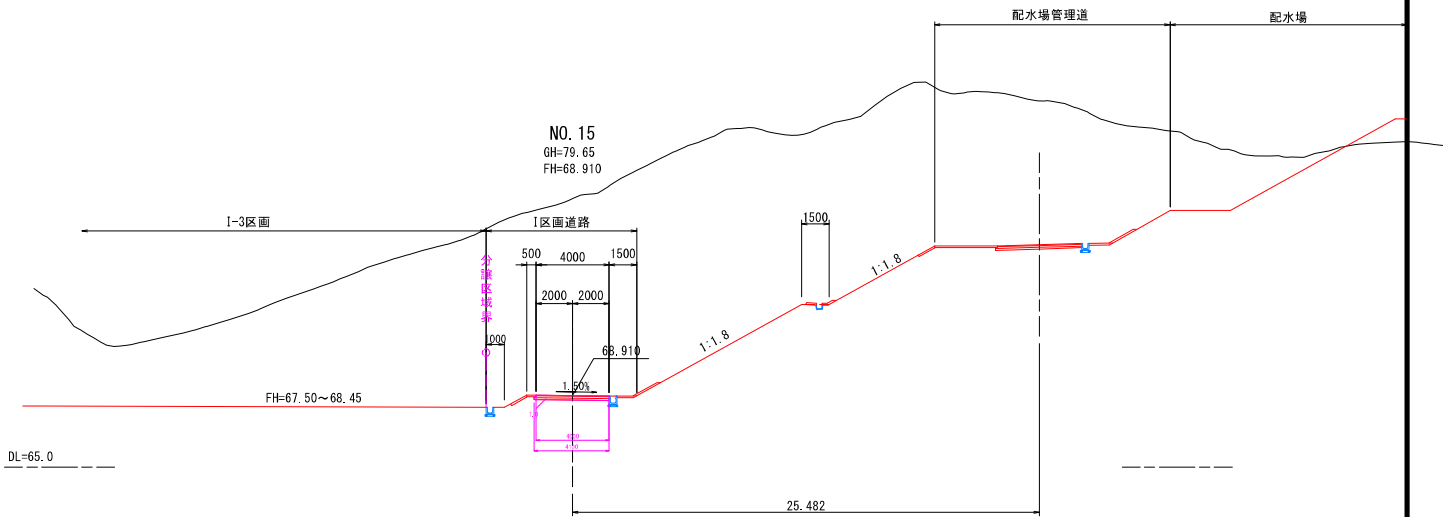
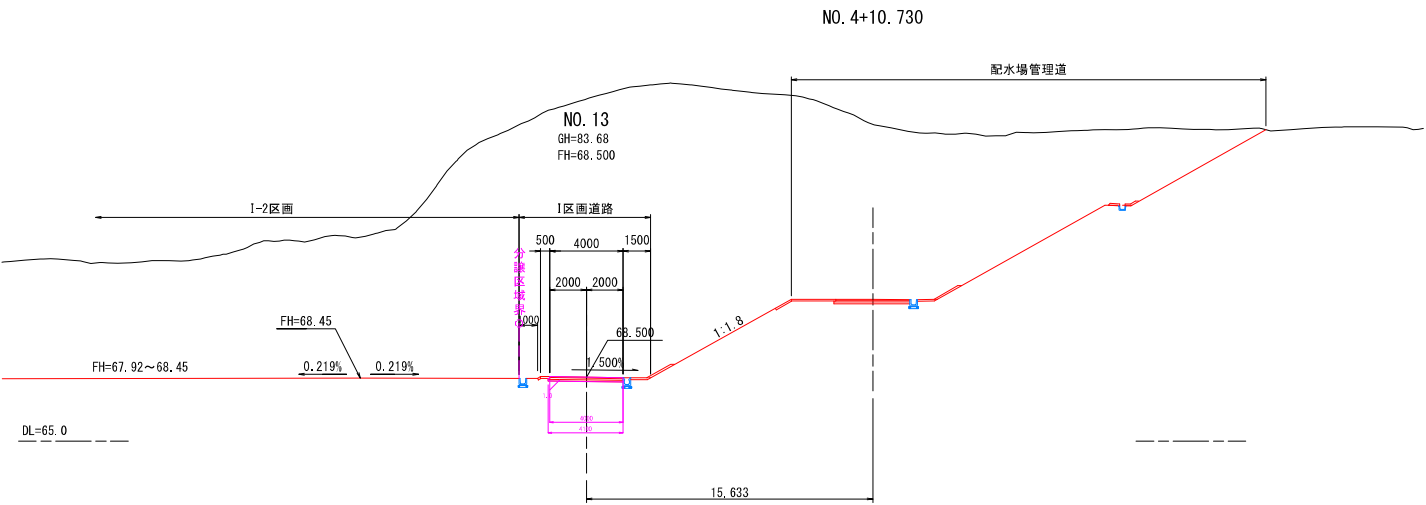
I 区画道路横断面図 (4/7)

舗装工根拠図 (I 区画)

工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削 (切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	1.0
	舗装掘削 (盛土部)		m <sup>2</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>2</sup>	-

工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削 (切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	1.0
	舗装掘削 (盛土部)		m <sup>2</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>2</sup>	-

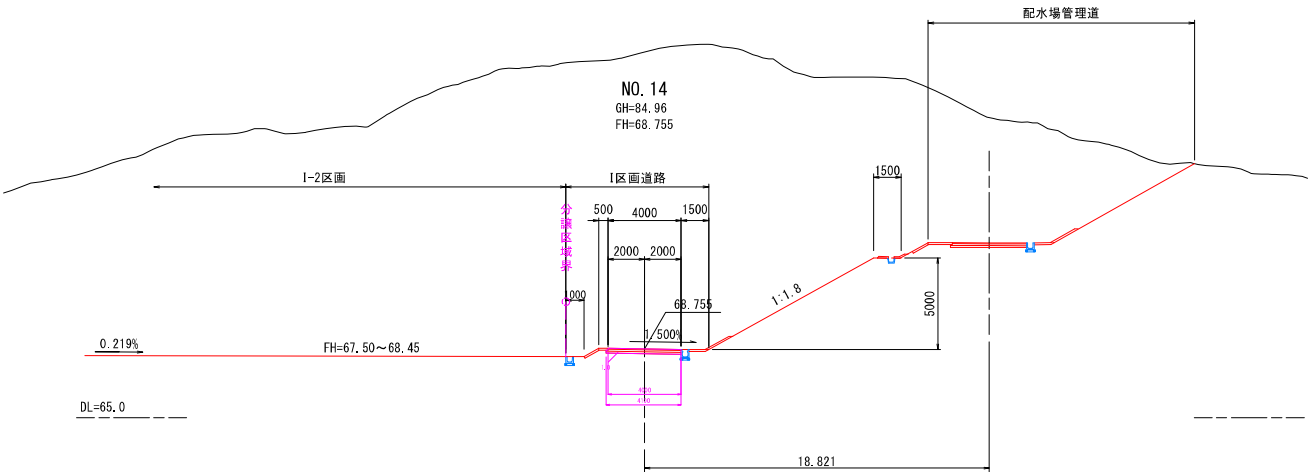
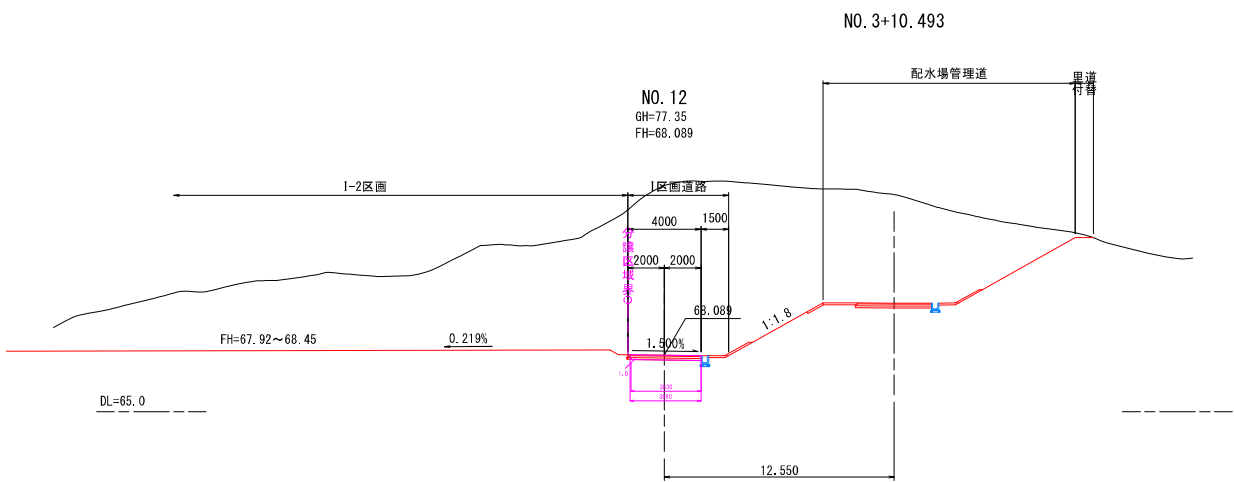
NO. 7+00.009



工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削 (切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	1.0
	舗装掘削 (盛土部)		m <sup>2</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>2</sup>	-

工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削 (切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	1.0
	舗装掘削 (盛土部)		m <sup>2</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>2</sup>	-

NO. 5+10.982

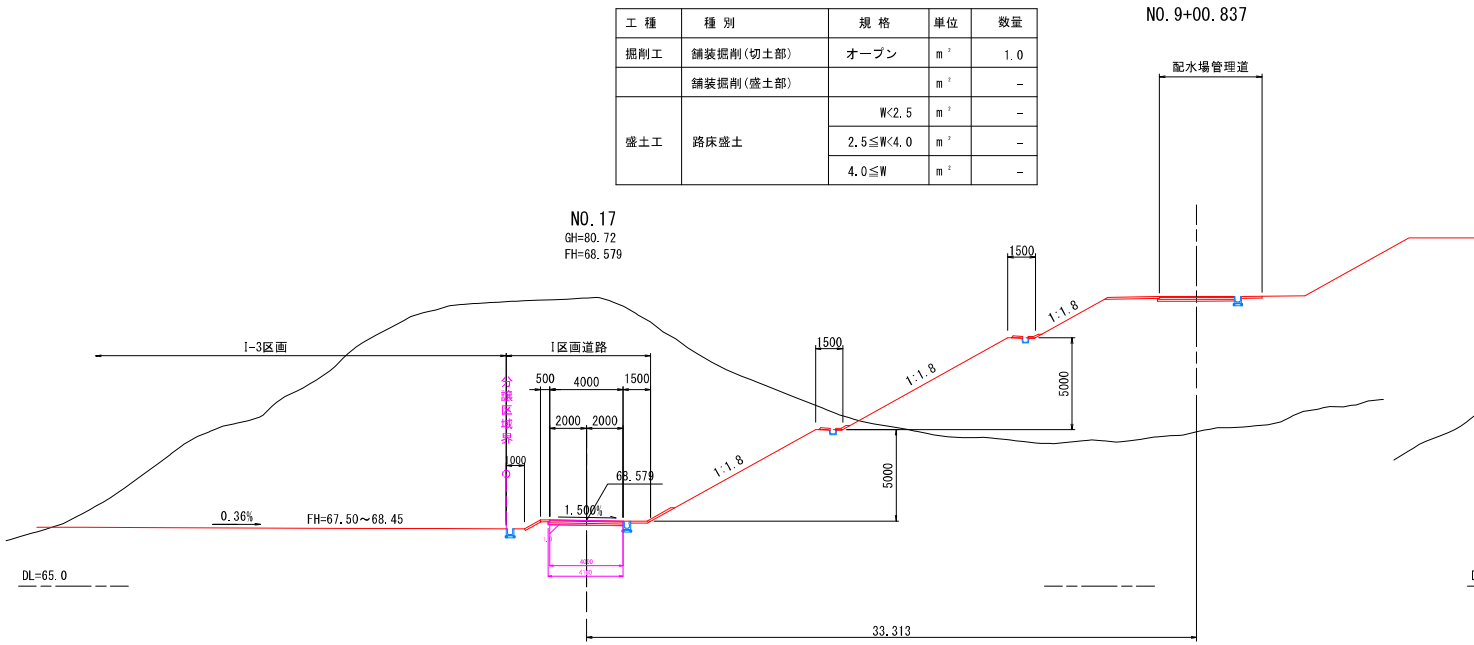


事業名	江津地域拠点工業団地 HIJ区画造成事業
施工箇所	江津市松川町外 地内
図面名称	I 区画道路横断面図 (4/7) A1 S=1:200 縮尺 A3 S=1:400
事業者	島根県企業局
設 計	株式会社エイト日本技術開発 橋本 秀昭
図 番	104 葉の内 40

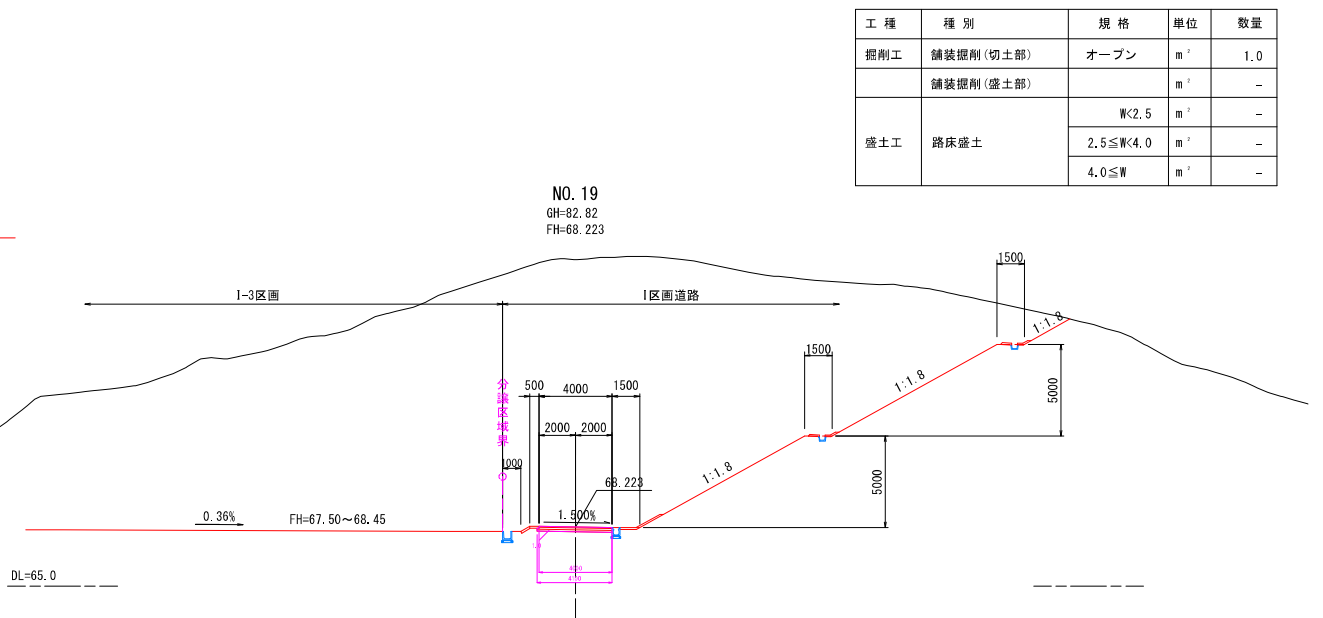
※地盤線はLPデータより作成

## I 区画道路横断面図 (5/7)

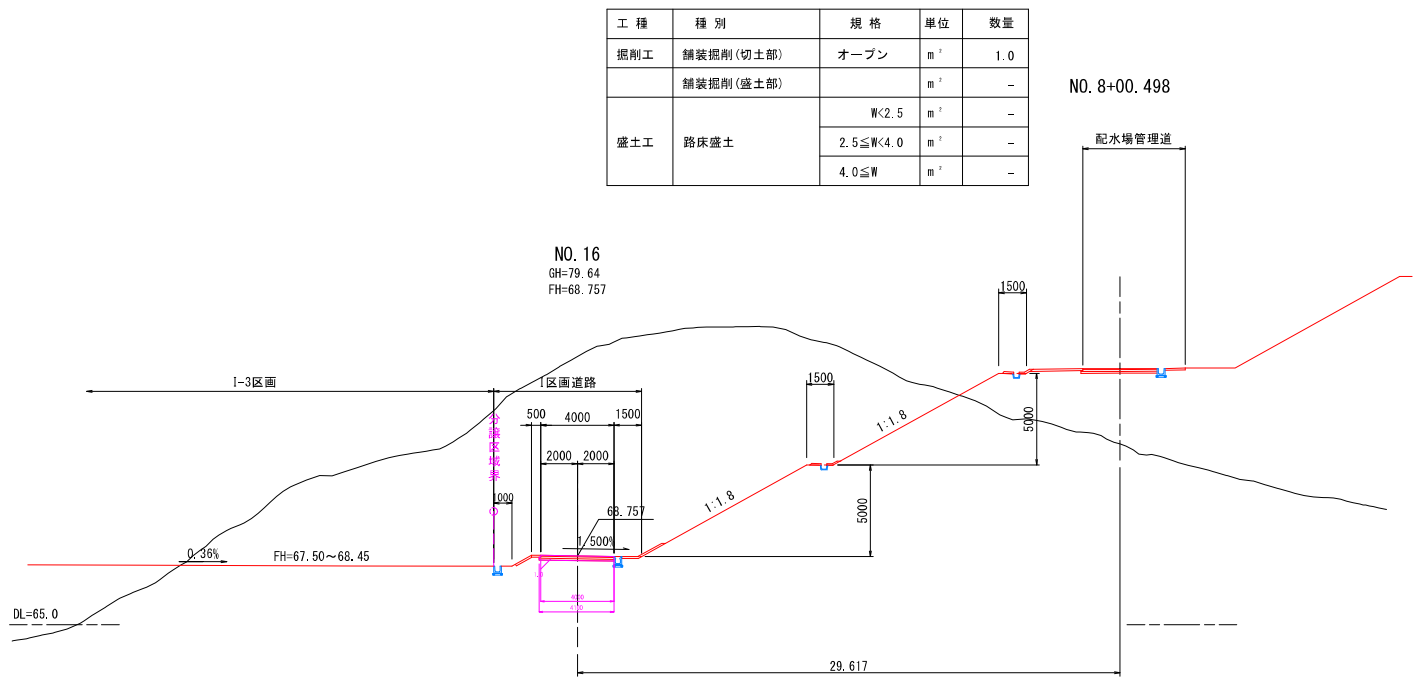
## 舗装工根拠図(I区画)



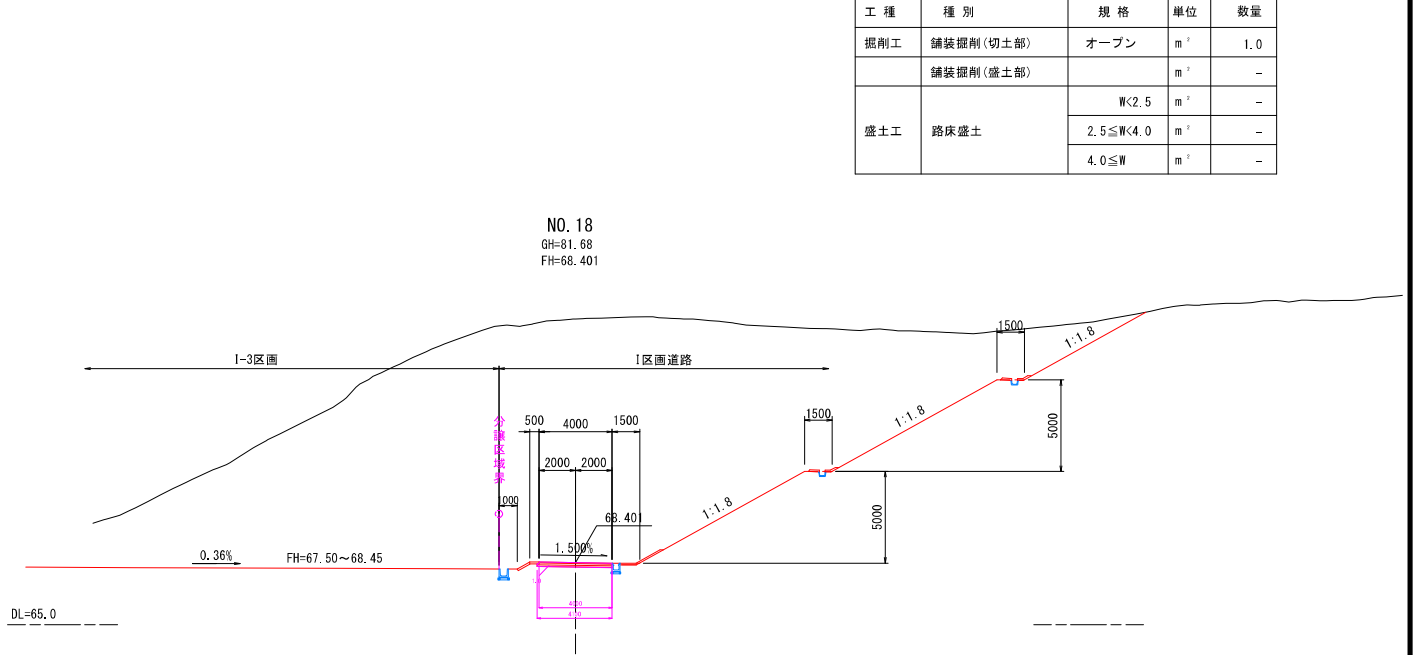
工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>3</sup>	1.0
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>3</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>3</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>3</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>3</sup>	-



工 種	種 別	規 格	単位	数量
掘削工	鋪装掘削(切土部)	オープン	m <sup>3</sup>	1.0
	鋪装掘削(盛土部)		m <sup>3</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>3</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>3</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>3</sup>	-



工 種	種 別	規 格	単位	数量
据削工	舗装据削(切土部)	オープン	m <sup>3</sup>	1.0
	舗装据削(盛土部)		m <sup>3</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>3</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>3</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>3</sup>	-



工 種	種 別	規 格	単位	数量
掘削工	鋪装掘削(切土部)	オープン	m <sup>3</sup>	1.0
	鋪装掘削(盛土部)		m <sup>3</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>3</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>3</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>3</sup>	-

事業名	江津地域拠点工業団地 H1J区画造成事業
施工箇所	江津市松川町外 地内
図面名称	I区画道路横断面図(5/7) A1 S=1:200 A3 A3=1:400
事業者	島根県企業局
設計	株式会社エイト日本技術開発 橋本 秀昭
図番	104 葉の内 41

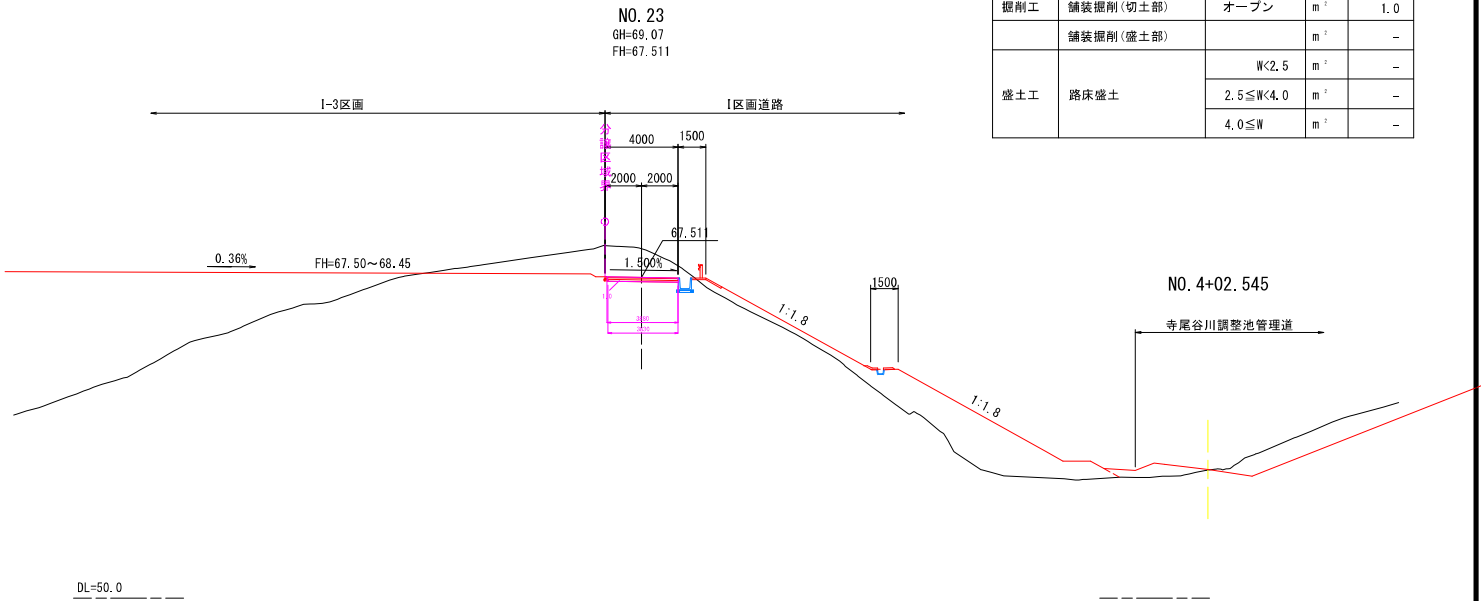
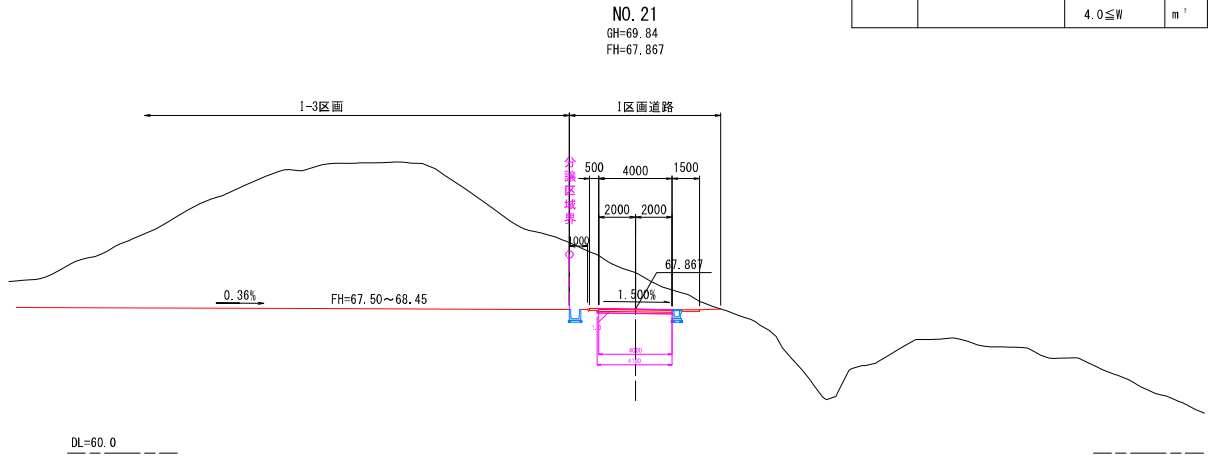
※地盤線はLPデータより作成

I 区画道路横断面図 (6/7)

舗装工根拠図 (I 区画)

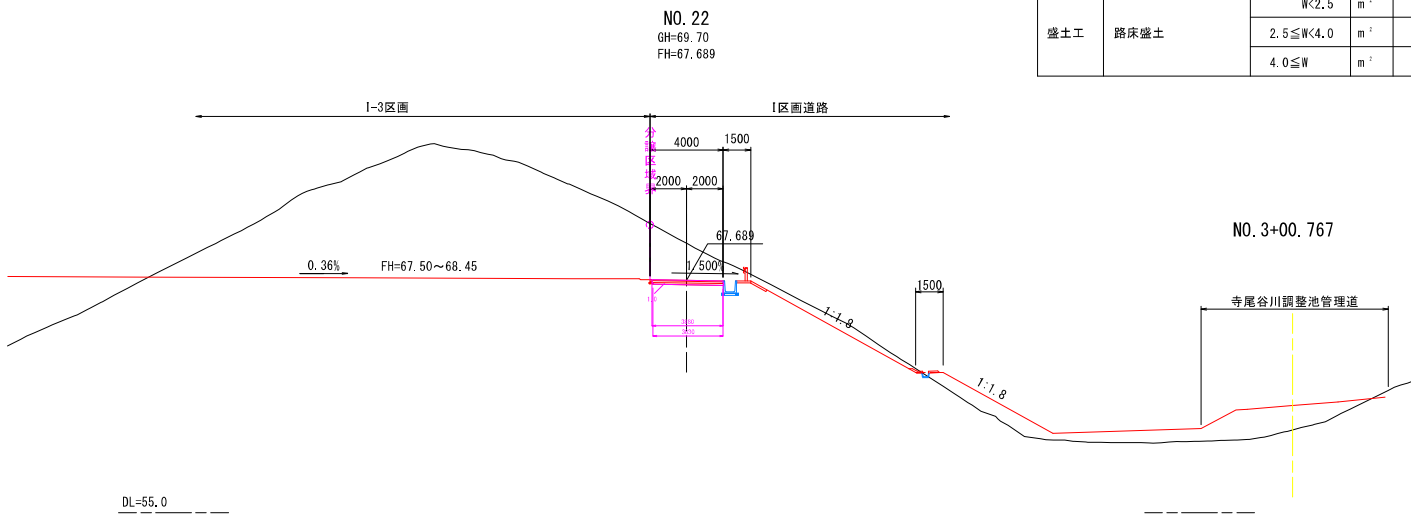
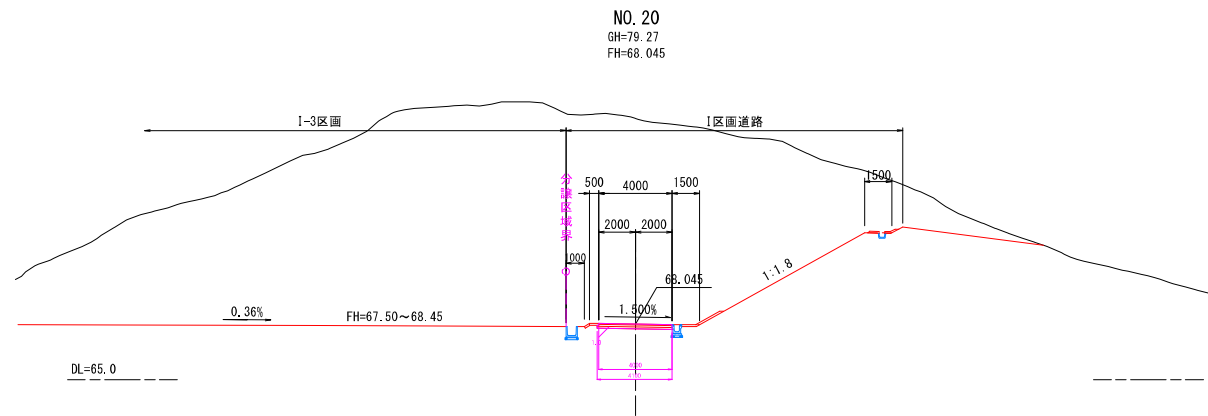
工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削 (切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	1.0
	舗装掘削 (盛土部)		m <sup>2</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>2</sup>	-

工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削 (切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	1.0
	舗装掘削 (盛土部)		m <sup>2</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>2</sup>	-



工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削 (切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	1.0
	舗装掘削 (盛土部)		m <sup>2</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>2</sup>	-

工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削 (切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	1.0
	舗装掘削 (盛土部)		m <sup>2</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>2</sup>	-



事業名	江津地域拠点工業団地 HIJ区画造成事業
施工箇所	江津市松川町外 地内
図面名称	I区画道路横断面図 (6/7) A1 S=1:200 縮尺 A3 S=1:400
事業者	島根県企業局
設 計	株式会社エイト日本技術開発 橋本 秀昭
図 番	104 葉の内 42

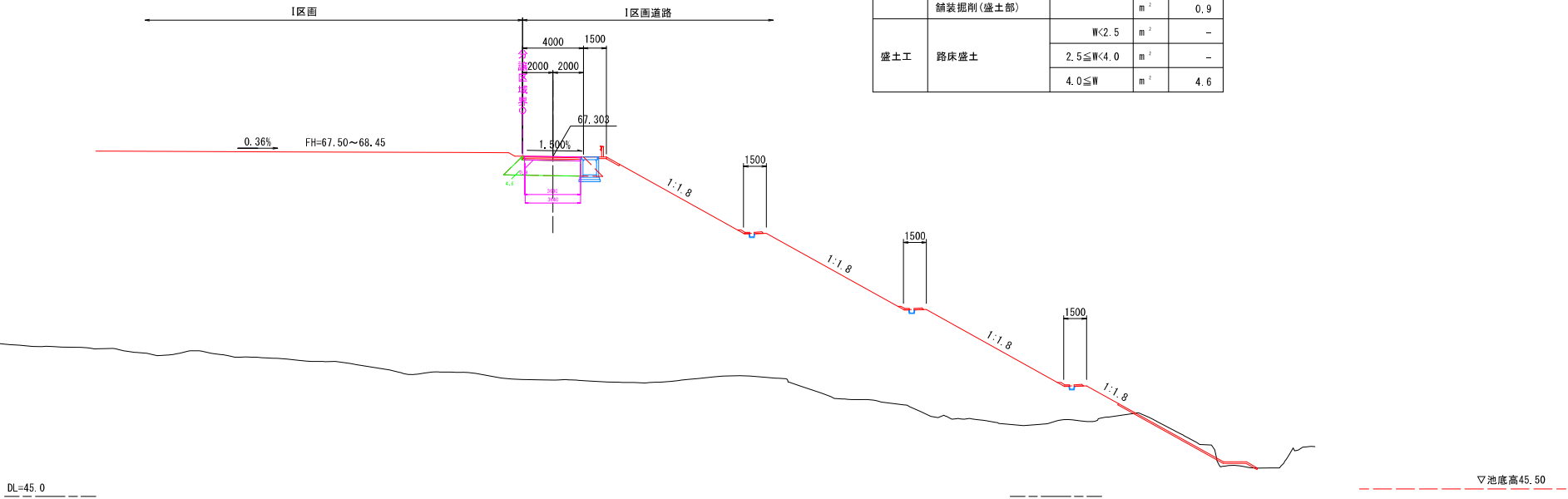
※地盤線はLPデータより作成

I区画道路横断面図(7/7)

舗装工根拠図(I区画)

NO. 25  
GH=52.63  
FH=67.303

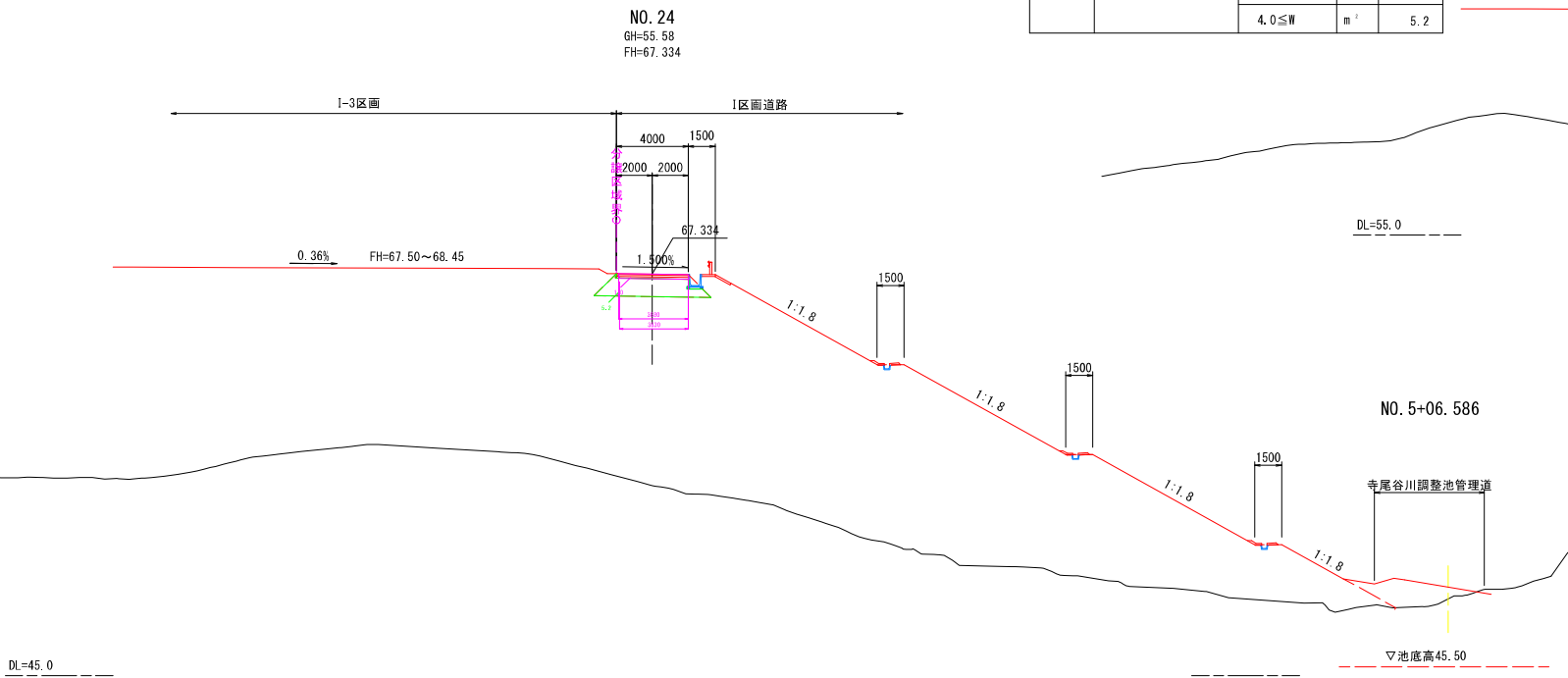
工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>2</sup>	0.9
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>2</sup>	4.6



NO. 26  
GH=62.72  
FH=67.323

工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>2</sup>	1.0
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>2</sup>	5.2

工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>2</sup>	0.9
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>2</sup>	4.6



事業名	江津地域拠点工業団地 H1J区画造成事業
施工箇所	江津市松川町外 地内
図面名称	I区画道路横断面図(7/7) A1 S=1:200 縮尺 A3 S=1:400
事業者	島根県企業局
設 計	株式会社エイト日本技術開発 橋本 秀昭
図 番	104 葉の内 43

※地盤線はLPデータより作成

## 8. 道 路 付 属 施 設 工

### 【I区画】



## 道路附属施設工 数量集計表

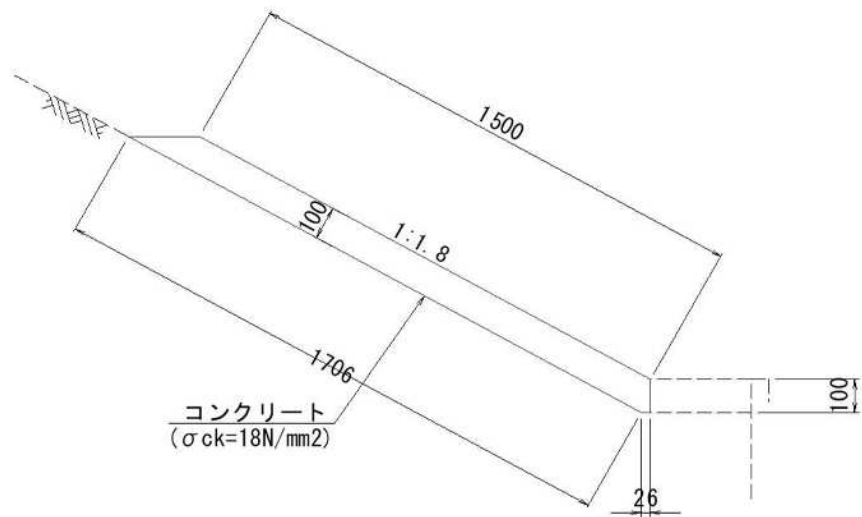
## 【I区画】

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	備 考
道路附属物工					
	1号防草コンクリート	t=100	m	778.2	
	2号防草コンクリート	t=100	m	117.1	
	3号防草コンクリート	t=100	m	174.6	
	1号張りコンクリート	t=100	m	205.4	
	5号張りコンクリート	t=100	m	50.8	
	6号張りコンクリート	t=100	m	223.6	
	7号張りコンクリート	t=100	m	9.0	
	8号張りコンクリート	t=100	m	21.8	
	9号張りコンクリート	t=100	m	57.7	
	14号張りコンクリート	t=100	m	6.1	
	18号張りコンクリート	t=100	m	38.8	
	19号張りコンクリート	t=100	m	234.2	
	28号張りコンクリート	t=100	m	50.0	
	地先境界ブロック	B120-H120	m	120.0	
防護柵工					
	ガードレール	Gr-C-4E	m	117.8	
	車止め		本	2	

## 【画区】

[illegible]

【I区画】



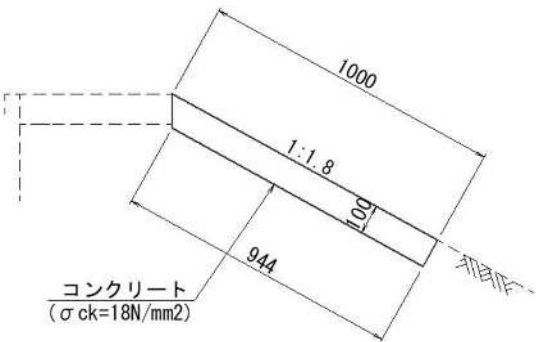
1号防草コンクリート

L = 778.2 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	$((1.500+1.706)/2*0.100+0.026*0.100/2)*10.0$	1.616	778.2	125.8
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	$(1.500+1.706)/2*0.100+0.026*0.100/2$	0.162	778.2	125.8
型枠		m2	$0.100*10.0$	1.000	778.2	77.8

【画区I】

[illegible]



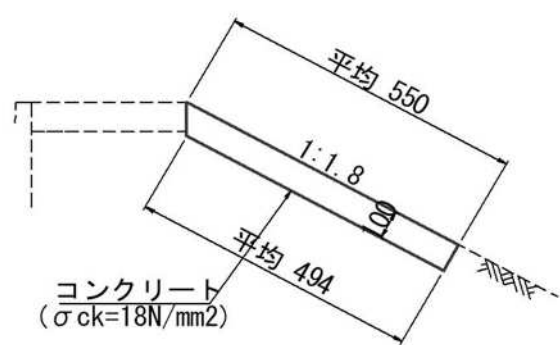
2号防草コンクリート

L = 117.1 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	(1.000+0.944)/2*0.100*10.0	0.972	117.1	11.4
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	(1.000+0.944)/2*0.100	0.097	117.1	1.1
型枠		m2	0.100*10.0	1.000	117.1	11.7

【画図】

[illegible]



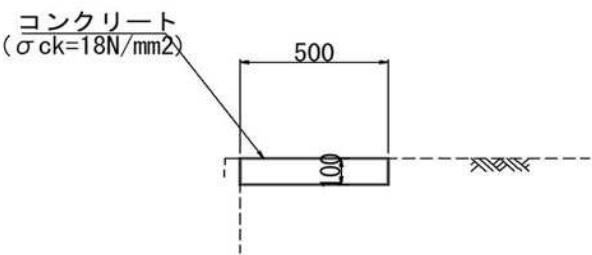
3号防草コンクリート

L = 174.6 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	(0.550+0.494)/2*0.100*10.0	0.522	174.6	9.1
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	(0.550+0.494)/2*0.100	0.052	174.6	0.9
型枠		m2	0.100*10.0	1.000	174.6	17.5







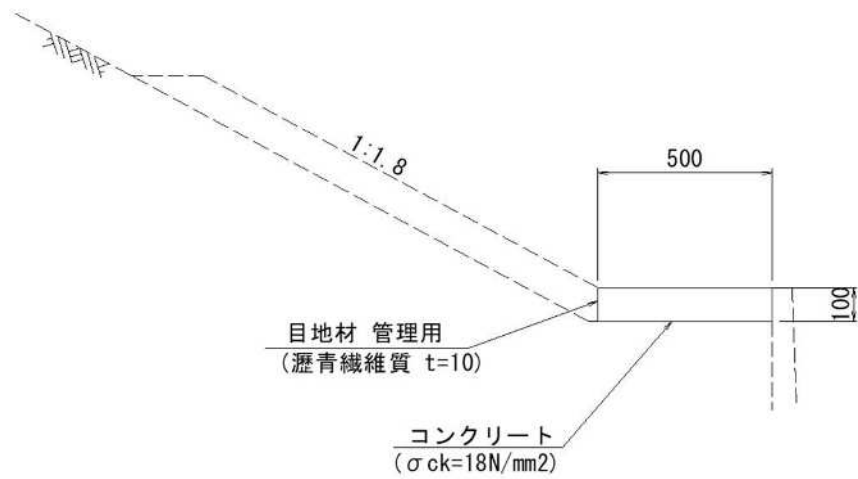
1号張りコンクリート

L = 205.4 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$0.500 \times 0.100 \times 10.0$	0.500	205.4	10.3
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	$0.500 \times 0.100$	0.050	205.4	1.0
型枠		m2	$0.100 \times 10.0$	1.000	205.4	20.5

## 【圖 1】

I 186

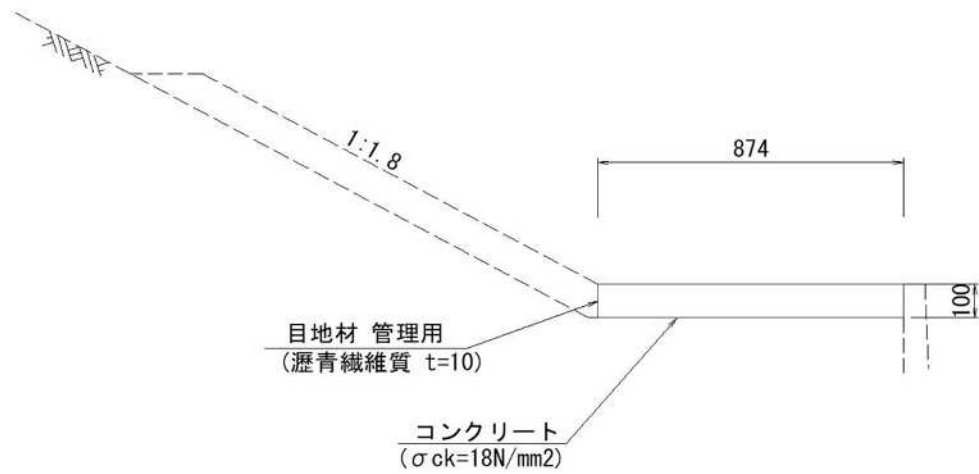


5号張りコンクリート

L = 50.8 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$0.500 \times 0.100 \times 10.0$	0.500	50.8	2.5
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	$0.500 \times 0.100$	0.050	50.8	0.3
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	$10.000 \times 0.100$	1.000	50.8	5.1
型枠		m2	$0.100 \times 10.0$	1.000	50.8	5.1



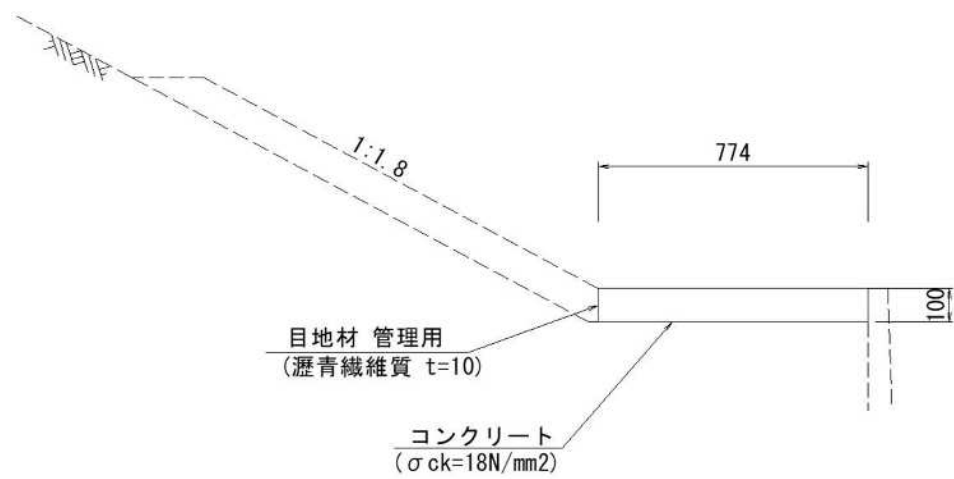


6号張りコンクリート

L = 223.6 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	0.874*0.100*10.0	0.874	223.6	19.5
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	0.874*0.100	0.087	223.6	2.0
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	10.000*0.100	1.000	223.6	22.4
型枠			0.100*10.0	1.000	223.6	22.4





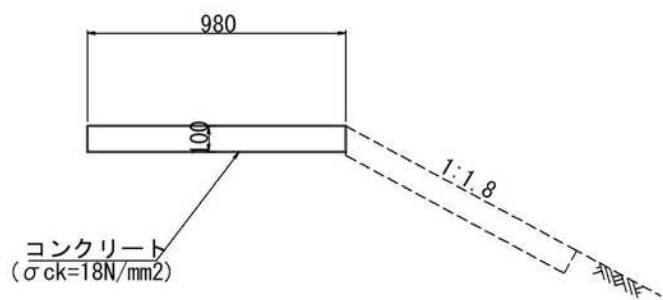
7号張りコンクリート

L = 9.0 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	σ <sub>ck</sub> =18N/mm <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	0.774*0.100*10.0	0.774	9.0	0.7
目地材	瀝青繊維質 t=10	m <sup>2</sup>	0.774*0.100	0.077	9.0	-
目地材	瀝青繊維質 t=10	m <sup>2</sup>	10.000*0.100	1.000	9.0	0.9
型枠		m <sup>2</sup>	0.100*10.0	1.000	9.0	0.9





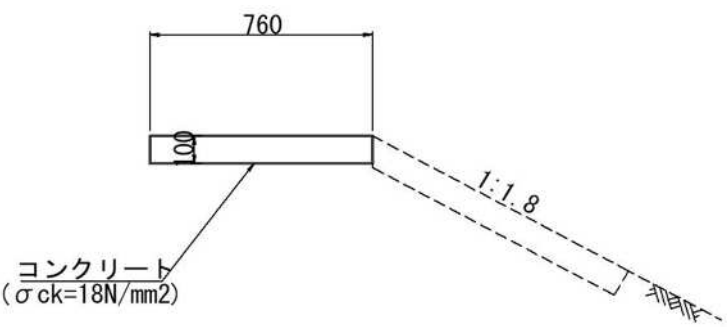


8号張りコンクリート

L = 21.8 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$0.980 \times 0.100 \times 10.0$	0.980	21.8	2.1
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	$0.980 \times 0.100$	0.098	21.8	0.2
型枠		m2	$0.100 \times 10.0$	1.000	21.8	2.2



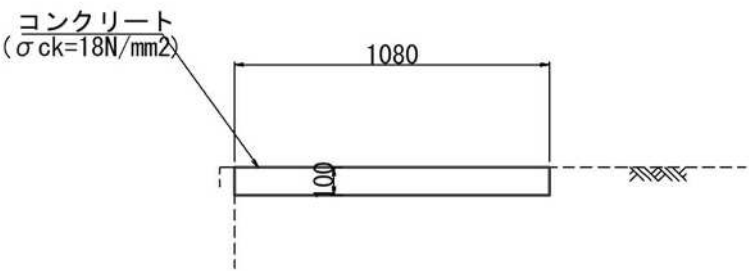


9号張りコンクリート

L = 57.7 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	0.760*0.100*10.0	0.760	57.7	4.4
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	0.760*0.100	0.076	57.7	0.4
型枠		m2	0.100*10.0	1.000	57.7	5.8

14号張りコンクリート  
延長調書[illegible]



14号張りコンクリート

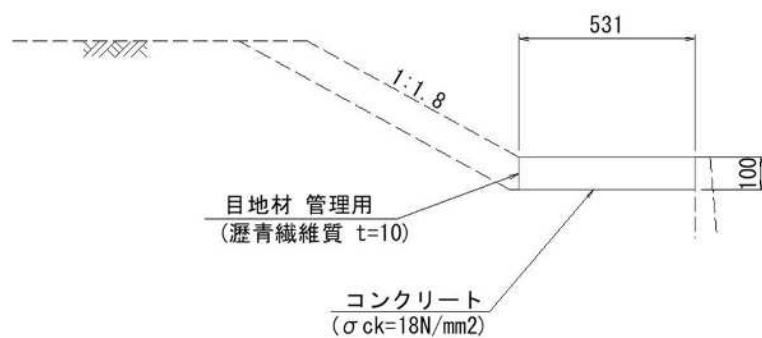
L = 6.1 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$1.080 \times 0.100 \times 10.0$	1.080	6.1	0.7
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	$1.080 \times 0.100$	0.108	6.1	-
型枠		m2	$0.100 \times 10.0$	1.000	6.1	0.6

【圖1】

I 198

【I区画】



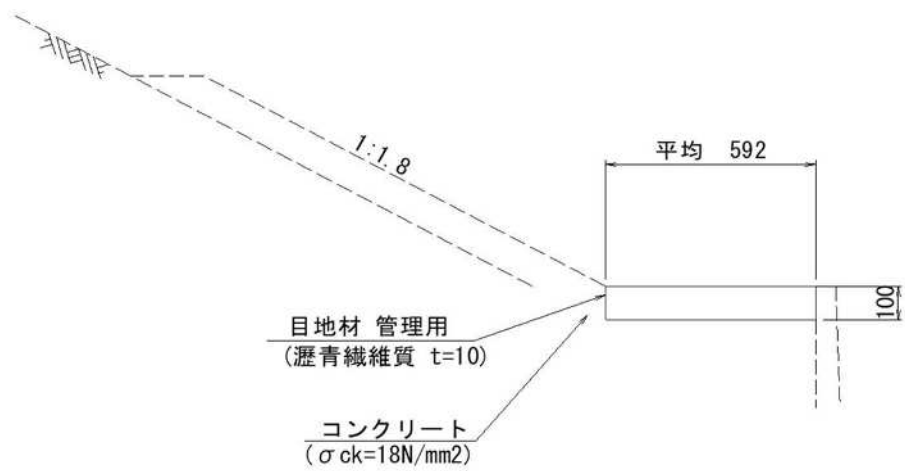
18号張りコンクリート

L = 38.8 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$0.531 \times 0.100 \times 10.0$	0.531	38.8	2.1
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	$0.531 \times 0.100$	0.053	38.8	0.2
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	$10.000 \times 0.100$	1.000	38.8	3.9
型枠		m2	$0.100 \times 10.0$	1.000	38.8	3.9







19号張りコンクリート

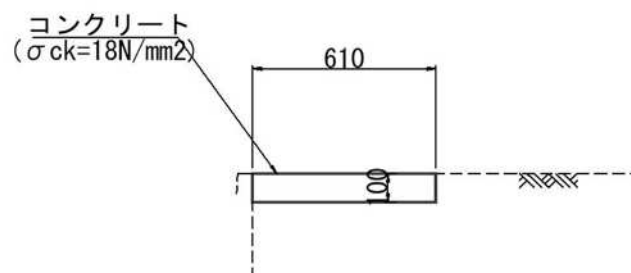
L = 234.2 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$0.592 \times 0.100 \times 10.0$	0.592	234.2	13.9
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	$0.592 \times 0.100$	0.059	234.2	1.4
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	$10.000 \times 0.100$	1.000	234.2	23.4
型枠		m2	$0.100 \times 10.0$	1.000	234.2	23.4

## 【圖 1】

I 202

【I区画】



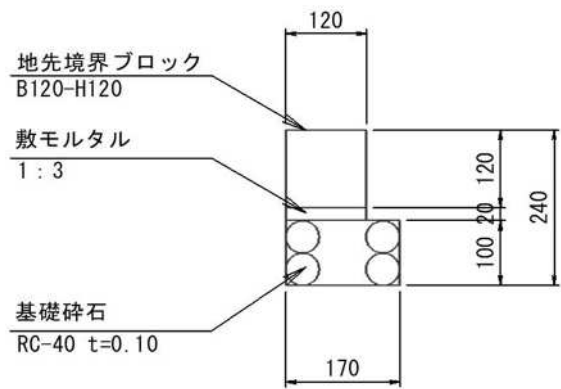
28号張りコンクリート

L = 50.0 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m <sup>3</sup>	$0.610 \times 0.100 \times 10.0$	0.610	50.0	3.1
目地材	瀝青繊維質 t=10	m <sup>2</sup>	$0.610 \times 0.100$	0.061	50.0	0.3
型枠		m <sup>2</sup>	$0.100 \times 10.0$	1.000	50.0	5.0

【画区I】

[illegible]



地先境界ブロック

L = 120.0 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
地先境界ブロック	B120-H120	個	10.0/0.6	16.700	120.0	200.4
敷モルタル	1:3	m3	0.120*0.020*10.0	0.024	120.0	0.3
基礎碎石	RC-40 t=0.10	m2	0.170*10.0	1.700	120.0	20.4

書 語 長 延  
ガートレール

【圖四】

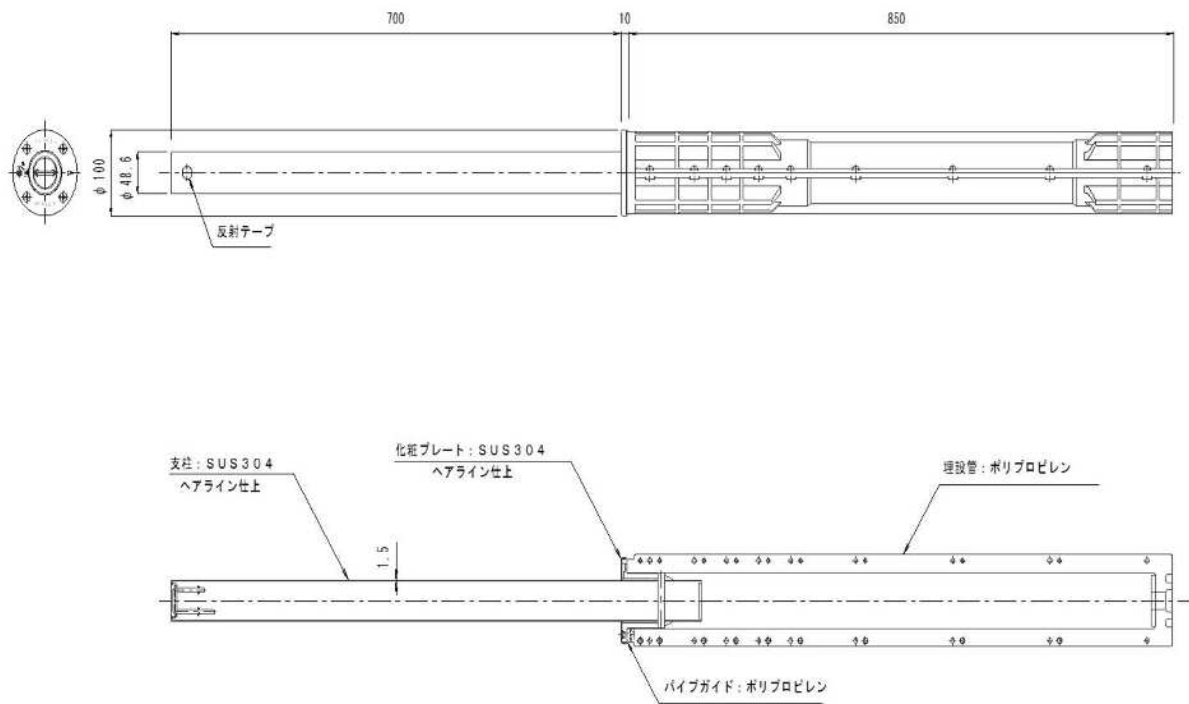
[illegible]







【I区画】



車止め N = 2.0 本

名 称	規 格	単 位	算 式			
車止め	上下式	本		2.000	1.0	2.0

## 【I区画 市道幹線道路】

### 9.構造物撤去工

構造物撤去工 数量集計表

【I区画 市道幹線道路】

[illegible]

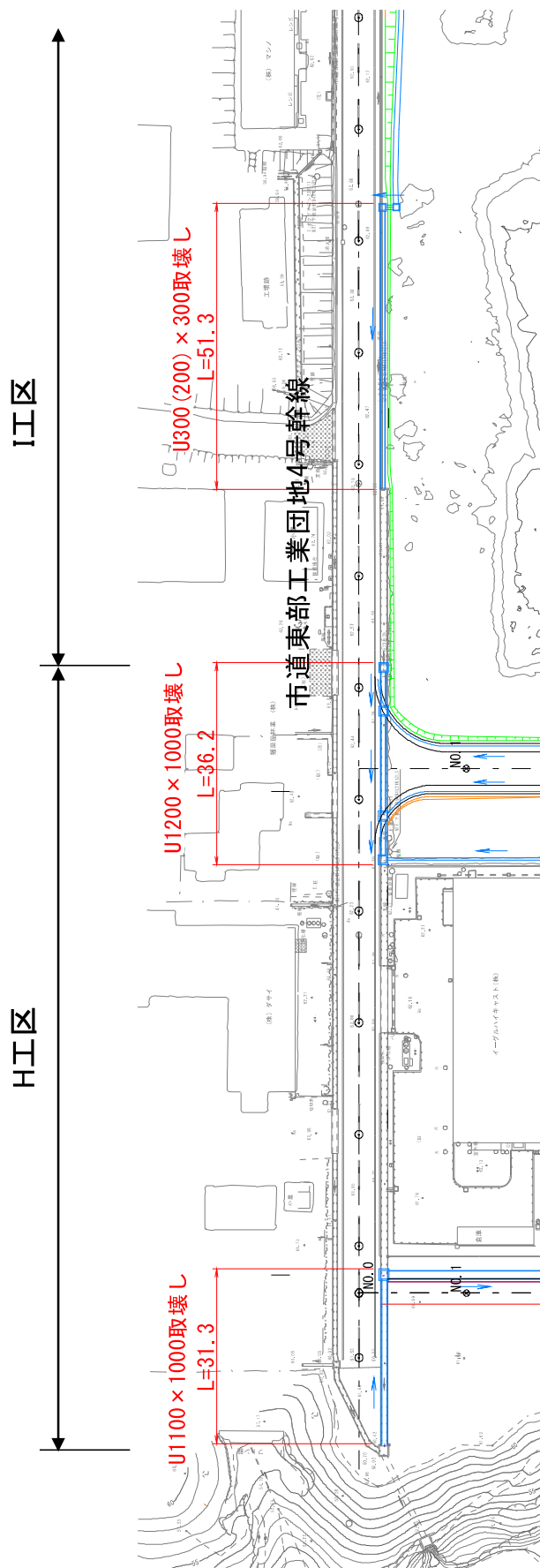
## 構造物取壊し工 数量集計表

## コンクリート構造物取壊し(鉄筋構造物)

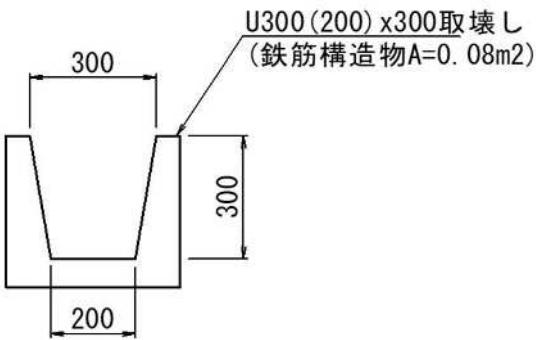
種 別	細 別	単位	数 量	摘 要
U300(200)x300取壊し		m3	4.1	
合計		m3	4.1	

## 運搬処理

種 別	細 別	単位	数 量	摘 要
殻運搬処理	コンクリート殻 鉄筋構造物	m3	4.1	







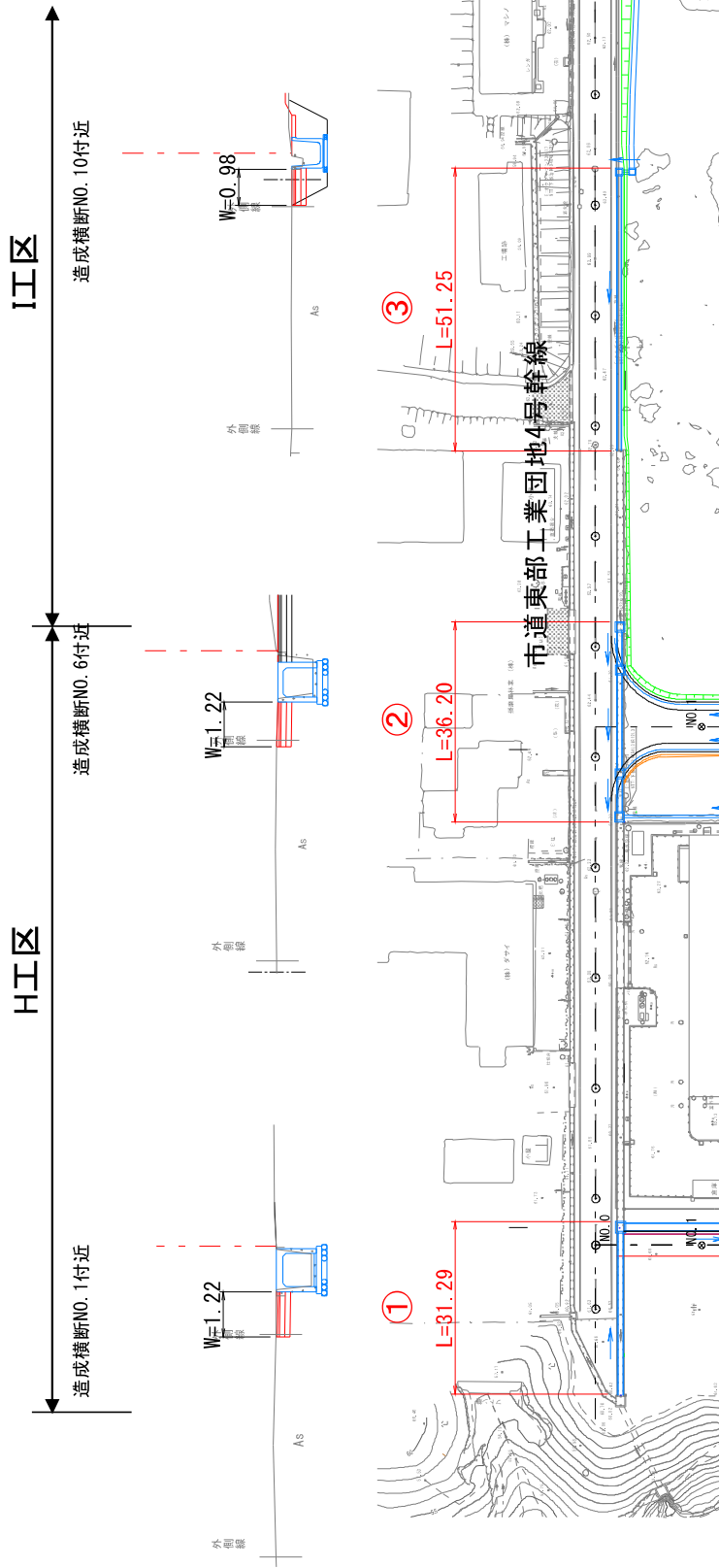
U300(200)x300取壊し

L = 51.3 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
鉄筋構造物		m3	0.08 × 10.0	0.8	51.3	4.1

【I区画 市道幹線道路】

既設舗装取壊し，舗装版切断，路盤材掘削



既設舗装取壊し

舗装版切断

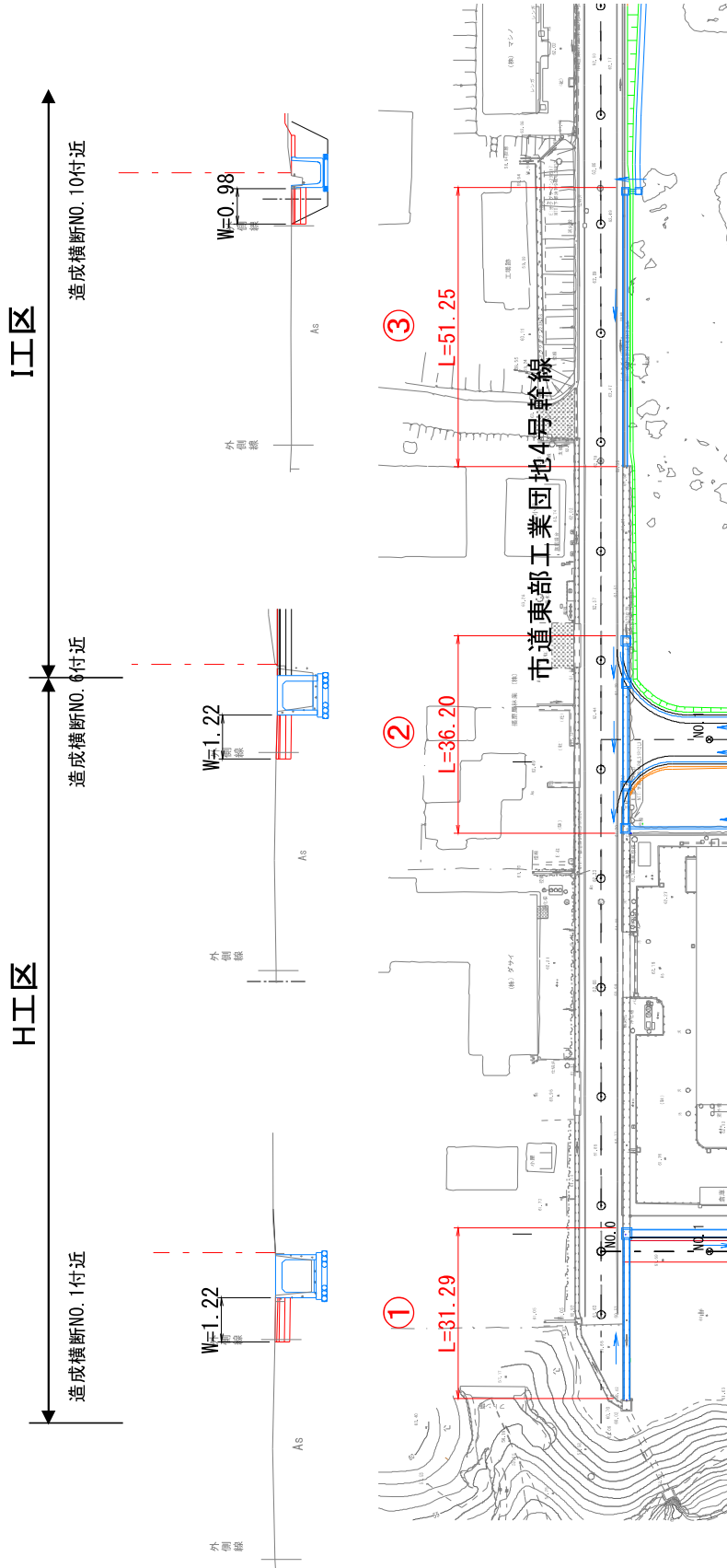
$$\textcircled{3} \quad A = 0.98 \quad \times \quad 51.3 \quad = \quad 50.27 \quad \text{m}^2 \quad \textcircled{3} \quad L = 51.3 \quad \text{m}$$

$$V = 50.27 \quad \times \quad \text{市道舗装厚} \quad 0.1 \quad = \quad 5 \quad \text{m}^3$$



【I区画 市道幹線道路】

既設舗装取壊し、舗装版切断、路盤材掘削



路盤材掘削

$$\textcircled{3} \quad A = 0.98 \quad \times \quad 51.3 \quad = \quad 50.27 \quad \text{m}^2$$

$$V = 50.27 \quad \times \quad \text{市道路盤材厚} \quad 0.3 \quad = \quad 15.1 \quad \text{m}^3$$

## 10.伐開除根工

【 I 区 画 】

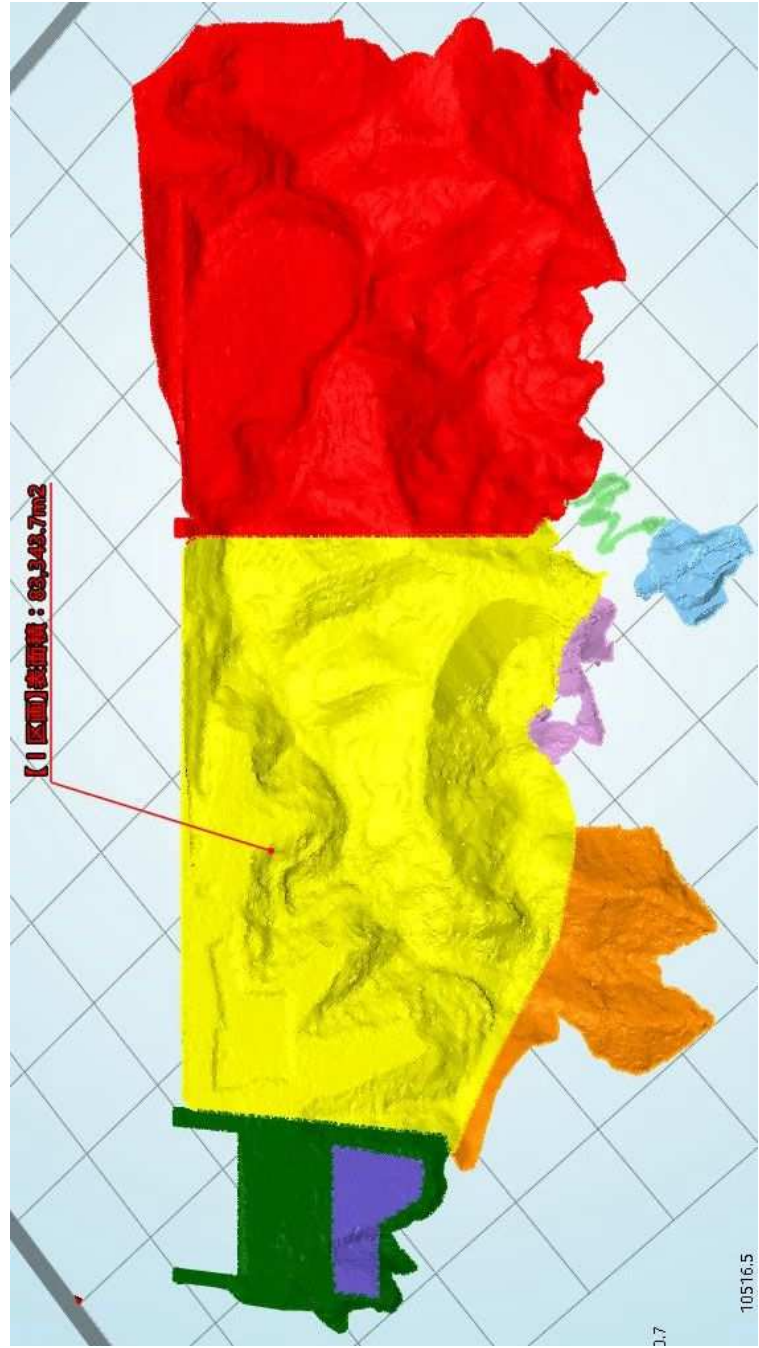
伐開除根工 集計表

[illegible]

伐開除根一覽表：I区画

	I区画	合計	備考
伐開	83,343.7	83,343.7	

・根拠図：I区画



# 1. 数 量 総 括 表

【配水場】

設 計 数 量 総 括 表 (配水場)									(1/3)
費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		合 計	備 考
						配水場管理道	配水場法面		
造成工事									
	整地土工				式			1	
		掘削工			式			1	
			土砂掘削		m3	11,256.9		11,256.9	(地山土量)
		盛土工			式			1	
			盛 土	現地発生土	m3	44,878.2		44,878.2	(地山土量)
			(盛土の内改良盛土)		m3	(6,910.2)		(6,910.2)	
			(内路床盛土)	W<2.5	m3	( 18.5)		( 18.5)	
				2.5≦W<4.0	m3	( 6.5)		( 6.5)	
				4.0≦W	m3	( 239.8)		( 239.8)	
		法面整形工			式			1	
			盛土部	土砂	m2	3,712.6		3,712.6	
			切土部	土砂	m2	1,703.0		1,703.0	
		残土処理工			式			1	
			不足土	他工区発生土	m3	33,279.5		33,279.5	
	地盤改良工				式			1	
		安定処理工			式			1	
			盛土改良上		m3		2,819.0	2,819.0	
			盛土改良下		m3		4,475.8	4,475.8	
			固化材		t		801.9	801.9	
		軟弱地盤処理工							
			中層混合処理工	5m<L≦8m	m3		261.4	261.4	
			固化材		m3		28.8	28.8	
			組立解体費		式		1	1	
			運搬費		式		1	1	
	排水構造物工				式			1	
		作業土工			式			1	
			(床掘)		m3	( 142.0 )	( 182.5 )	( 324.5 )	
			床掘	土砂 平均施工幅 2m以上	m3	0.0	29.3	29.3	
			床掘	土砂 平均施工幅 1m以上2m未満	m3	142.0	153.2	295.2	
			床掘	土砂 平均施工幅 1m未満	m3	0.0	0.0	0.0	
			(埋戻)		m3	( 71.7 )	( 102.2 )	( 173.9 )	
			埋戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	0.0	22.2	22.2	
			埋戻	最大埋戻幅1m未満	m3	71.7	80.0	151.7	
			(残土)		m3	( 70.5 )	( 80.2 )	( 150.7 )	※変化率1.0
			残土	土砂 BH山積0.8	m3	0.0	7.0	7.0	
			残土	土砂 BH山積0.45	m3	70.5	73.2	143.7	

設 計 数 量 総 括 表 (配水場)									(2/3)
費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		合 計	備 考
						配水場管理道	配水場法面		
			基面整正		m2	158.4	105.7	264.1	
		側溝工			式			1	
			道路側溝B型 3種300A	B300-H300	m	218.8		218.8	
		集水樹・マンホール工			式			1	
			集水樹	G1-B500-L500-H500	箇所	2		2	
			集水樹	G2-B500-L500-H500	箇所	2		2	
			集水樹	G2-B500-L500-H600	箇所	1	6	7	
			集水樹	G2-B1000-L1500-H1000	箇所		2	2	
			グレーチング蓋	500x500用 T-25 6' 6" 固定 普通目 滑止無し	枚	2		2	
			1号縞鋼板蓋	(500x500用) 600x600 t=3.2	枚	3	6	9	
			6号縞鋼板蓋	(800x1000用) 900x1100 t=9.0	枚		1	1	
			7号縞鋼板蓋	(800x1100用) 900x1200 t=9.0	枚		1	1	
		排水工			式			1	
			1号小段排水	ベンチフリューム300	m	87.8	180.0	267.8	
			1号縦排水	角型U字溝300 波状 ポリエチレン製	m	10.5	204.2	214.7	
			1号跳水防止板	樹脂性 W580 L1000 t=10	枚	2		2	
			ベンチフリューム	300	m	40.6		40.6	
	防災施設工				式			1	
		作業土工			式			1	
			(床掘)		m3	( 62.8 )		( 62.8 )	
			床掘	土砂 平均施工幅 2m以上	m3	0.0		0.0	
			床掘	土砂 平均施工幅 1m以上2m未満	m3	36.2		36.2	
			床掘	土砂 平均施工幅 1m未満	m3	26.6		26.6	
			(埋戻)			( 21.6 )		( 21.6 )	
			埋戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	21.6		21.6	
			埋戻	最大埋戻幅1m未満	m3	0.0		0.0	
			基面整正	土砂	m2	210.2		210.2	
		防災排水工			式			1	
			1号ふとんかご	#4 13cmx50cmx120cmx200cm	箇所	2		2	
			暗渠排水管	地下排水工 φ 300	m	101.0		101.0	
				地下排水工 φ 300(無孔管)	m	77.0		77.0	
				雨水排水工 φ 300	m	64.0		64.0	
				雨水排水工 φ 400	m	65.0		65.0	
			仮設堅集水樹	9号仮設堅集水樹	箇所	1		1	
				10号仮設堅集水樹	箇所	1		1	
	舗装工				式			1	
		アスファルト舗装工			式			1	

設 計 数 量 総 括 表 (配水場)									
(3/3)									
費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		合 計	備 考
						配水場管理道	配水場法面		
			(管理用道路舗装)		式			1	
			下層路盤	再生砕石 RC-30 t=10cm	m2	894.1		894.1	
	道路付属施設工				式			1	
		道路付属物工			式			1	
			1号防草コンクリート	t=100	m	165.4		165.4	
			1号張りコンクリート	t=100	m	39.0		39.0	
			6号張りコンクリート	t=100	m	177.8		177.8	
			16号張りコンクリート	t=100	m	194.1		194.1	
			17号張りコンクリート	t=100	m	43.2		43.2	
			地先境界ブロック	B120-H120	m	20.2		20.2	
		防護柵工			式			1	
			車止め	上下式	本	2		2	
		丸太階段工			式			1	
			丸太階段	里道付け替え	m	102.7		102.7	104段
	伐開除根工				式			1	
		伐開除根工			式			1	
			伐開	機械施工	m2	11,415.8		11,415.8	



## 2. 整地土工

### 【配水場】



土量配分表

切土工

掘削工種	土質	単位	発生土量
オープン	土砂	m <sup>3</sup>	11,256.9
	軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	
	軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	
	中硬岩	m <sup>3</sup>	
片切	土砂	m <sup>3</sup>	
	軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	
	軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	
土	中硬岩	m <sup>3</sup>	
	計	m <sup>3</sup>	11,256.9

業土工

床掘	土質	単位	発生土量
床	土砂	m <sup>3</sup>	537.3
	軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	0.0
	軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	0.0
掘	中硬岩	m <sup>3</sup>	0.0
	計	m <sup>3</sup>	537.3

①発生土

土質	単位	発生土量 (地山換算)	残土(地山換算)	流用(地山換算)
土砂	m <sup>3</sup>	11,794.2	0.0	11,794.2
軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	0.0	0.0	0.0
軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	0.0	0.0	0.0
中硬岩	m <sup>3</sup>	0.0	0.0	0.0
粘性土	m <sup>3</sup>	0.0	0.0	
計	m <sup>3</sup>	11,794.2		11,794.2

①<②のため

残土処理		
土質	単位	残土量
土砂	m <sup>3</sup>	0.0
軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	0.0
軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	0.0
中硬岩	m <sup>3</sup>	0.0
粘性土	m <sup>3</sup>	0.0

他工区発生土又は購入土

土質	単位	他工区発生土
-	m <sup>3</sup>	33,279.5

盛土工

盛	種別	細別	単位	土量
	造成	路体	m <sup>3</sup>	44,613.4
土	I区画道路	路床盛土	W<2.5	18.5
	I区画道路	路床盛土	2.5≤W<4.0	6.5
	I区画道路	路床盛土	4.0≤W	239.8
	合計		m <sup>3</sup>	44,878.2

作業土工

埋戻	単位	195.5
----	----	-------

盛土工+埋戻工

必要土量	単位	45,073.7
------	----	----------

作業土工内訳

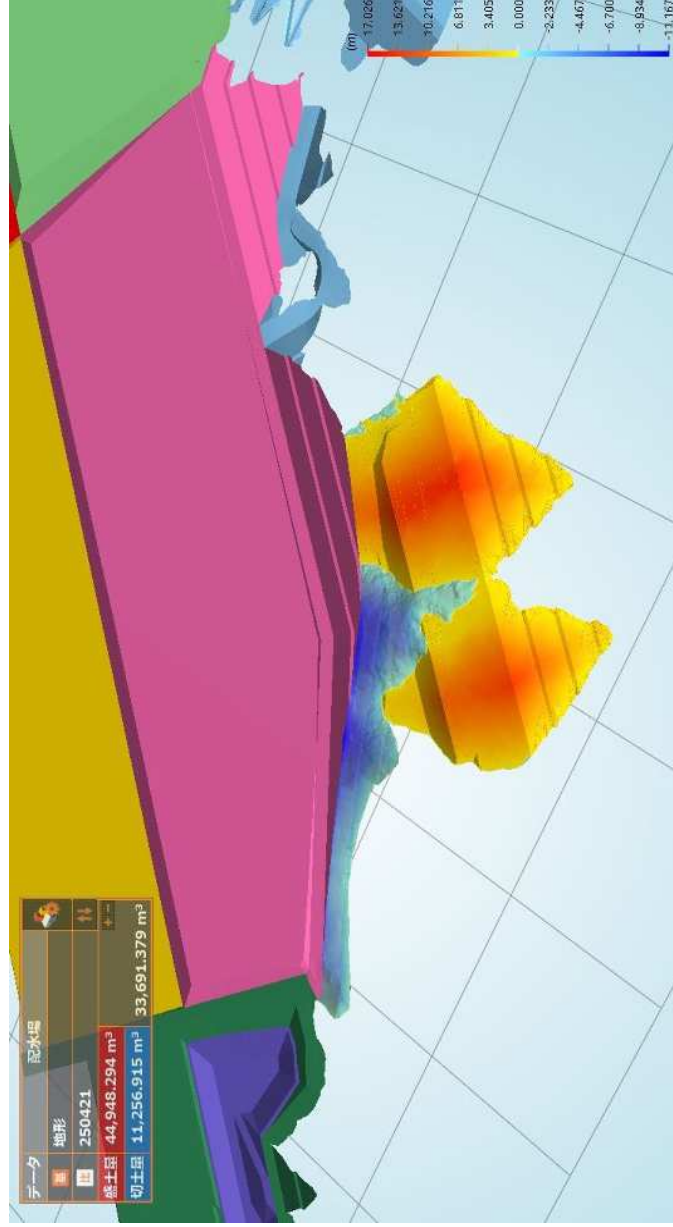
工種	種別	単位	排水構造物工 配水場管理道	排水構造物工 配水場法面	舗装工(切土部)	防災施設工	計
床掘	機械	土砂	142.0	182.5	150.0	62.8	537.3
		軟岩Ⅰ					0.0
		軟岩Ⅱ					0.0
		中硬岩					0.0
埋戻	A	W <sub>2</sub> ≥ 4m					195.5
	B	W <sub>1</sub> ≥ 4m					
	C	1m ≤ W <sub>1</sub> < 4m		22.2		21.6	
	D	W <sub>1</sub> < 1m	71.7	80.0			

土量一覧表：配水場

	配水場	合計	備考
切土量	11,256.9	11,256.9	
盛土量	44,948.3	44,948.3	
差分	-33,691.4	-33,691.4	不足土

※土量は3次元CADより計測（モデルは計画高で作成）  
土量算出の際は別途舗装分を計上している

・土工根拠図：配水場



造成盛土量集計

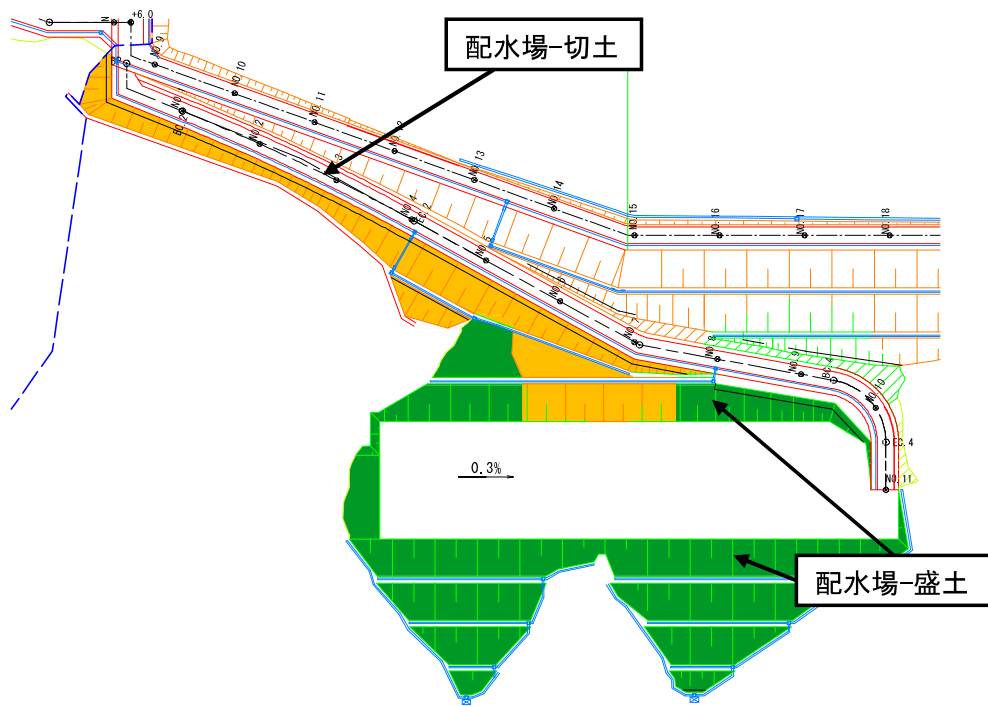
盛土量		44,948.3
I区画道路 舗装工 (盛土部) 控除		-70.1
I区画道路 路床盛土控除 W<2.5		-18.5
I区画道路 路床盛土控除 2.5≤W<4.0		-6.5
I区画道路 路床盛土控除 4.0≤W		-239.8
計		44,613.4

配水場

	土量 (m3)	備考
切土量	11,256.9	
盛土量	44,948.3	
差分	-33,691.4	不足土



# 配水場 法面整形工根拠図



	平面積	備考
配水場-盛土	3245.3m2	CADより計測
配水場-切土	1488.6m2	//

### 3. 地盤改良工

#### 【配水場】

(工種集計表)

地盤改良工

集計表

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
安定処理工					
	盛土改良上		m3	2,819.0	
	盛土改良下		m3	4,475.8	
	固化材		t	801.9	
軟弱地盤処理工					
	中層混合処理工	5m<L≤8m	m3	261.4	
	固化材		t	28.8	
	組立解体費		式	1	
	運搬費		式	1	



# 地盤改良工計算書

第 表	地盤改良工		数 量 計 算 書		
種別・細別	規格(内訳)	計 算 式	単位	数 量	摘 要
安定処理工					
盛土改良上			m <sup>3</sup>	2819.0	
	(配水場)	小 計 = 2819.0			
		右側 (谷側) " = 1017.0			300kN/m <sup>2</sup> 100kg/m <sup>3</sup>
		右側 (谷側) " = 1402.0			300kN/m <sup>2</sup> 100kg/m <sup>3</sup>
		右側 (山側) " = 400.0			300kN/m <sup>2</sup> 100kg/m <sup>3</sup>
盛土改良下			m <sup>3</sup>	4475.8	
	(配水場)	小 計 = 4475.8			
		右側 (谷側) 別紙計算書より = 1717.8			350kN/m <sup>2</sup> 110kg/m <sup>3</sup>
		" " = 2758.0			400kN/m <sup>2</sup> 120kg/m <sup>3</sup>
固化材		合 計	t	801.9	
		2,819.0×100/1000 = 281.9			300kN/m <sup>2</sup> 100kg/m <sup>3</sup>
		1,717.8×110/1000 = 189.0			350kN/m <sup>2</sup> 110kg/m <sup>3</sup>
		2,758.0×120/1000 = 331.0			400kN/m <sup>2</sup> 120kg/m <sup>3</sup>
軟弱地盤処理工					
中層混合処理工	5m<L≤8m		m <sup>3</sup>	261.4	
	(配水場)	小 計 = 261.4			
		右側 別紙計算書より = 261.4			350kN/m <sup>2</sup> 110kg/m <sup>3</sup>
固化材		合 計	t	28.8	
	(配水場)	261.4×110/1000 = 28.8			350kN/m <sup>2</sup> 110kg/m <sup>3</sup>
組立解体費			式	1.0	
運搬費			式	1.0	

# 地盤改良工

第 表		盛土改良上			数 量 計 算 書			
測 点	距 離 (m)	右側 (谷川)						摘 要
		面 積 (m2)	平 均 (m2)	立 積 (m3)	面 積 (m2)	平 均 (m2)	立 積 (m3)	
NO. 9	-	-						quck=300kN/m2
NO. 10	20.0	30.0	15.00	300.0				
NO. 10+8.0	8.0	30.0	30.00	240.0				
NO. 11	12.0	27.0	28.50	342.0				
NO. 11+10.0	10.0	-	13.50	135.0				
合 計	50.0			1,017.0			-	

第 表		盛土改良上			数 量 計 算 書			
測 点	距 離 (m)	右側 (谷側)			右側 (山側)			摘 要
		面 積 (m2)	平 均 (m2)	立 積 (m3)	面 積 (m2)	平 均 (m2)	立 積 (m3)	
								quck=300kN/m2
NO. 12	-	20.2						
NO. 13	20.0	30.0	25.10	502.0				
NO. 14	20.0	30.0	30.00	600.0				
NO. 15	20.0	-	15.00	300.0				
NO. 13	-				-			
NO. 14	20.0				20.0	10.00	200.0	
NO. 15	20.0				-	10.00	200.0	
合 計	100.0			1,402.0			400.0	

## 地盤改良工

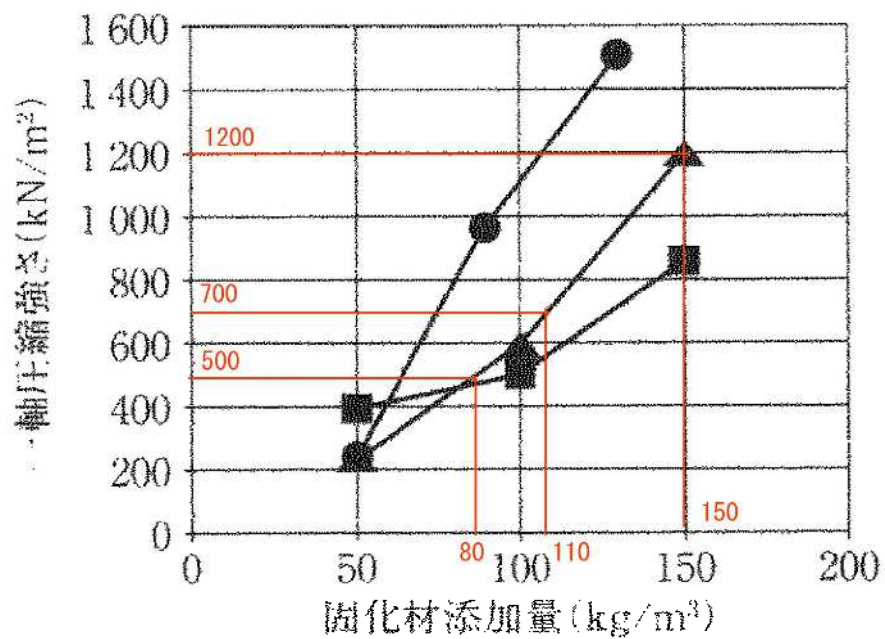
第 表		盛土改良下			数 量 計 算 書			
測 点	距 離 (m)	右側 (谷側)			右側 (谷側)			摘 要
		面 積 (m2)	平 均 (m2)	立 積 (m3)	面 積 (m2)	平 均 (m2)	立 積 (m3)	
NO. 9	－	－						quck=350kN/m2
NO. 10	20. 0	91. 7	45. 85	917. 0				
NO. 10+8. 0	8. 0	108. 5	100. 10	800. 8				
NO. 11	12. 0	－						
NO. 12	－				－			quck=400kN/m2
NO. 13	20. 0				120. 1	60. 05	1, 201. 0	
NO. 14	20. 0				17. 8	68. 95	1, 379. 0	
NO. 15	20. 0				－	8. 90	178. 0	
合 計	100. 0			1, 717. 8			2, 758. 0	

[illegible]

# 地盤改良工

第 表		中層混合処理工 (5-8m)			数 量 計 算 書			
測 点	距 離 (m)	右側						摘 要
		面 積 (m2)	平 均 (m2)	立 積 (m3)	面 積 (m2)	平 均 (m2)	立 積 (m3)	
NO. 9+10	-	-						quck=350kN/m2
NO. 10	10.0	17.6	8.80	88.0				
NO. 10+8.0	8.0	10.3	13.95	111.6				
NO. 11	12.0	-	5.15	61.8				
合 計	30.0			261.4			-	

第 表		中層混合処理工 (5-8m)			数 量 計 算 書			
測 点	距 離 (m)	右側						摘 要
		面 積 (m2)	平 均 (m2)	立 積 (m3)	面 積 (m2)	平 均 (m2)	立 積 (m3)	



記号	土質名	土質記号	地域	$\rho_s$ (Mg/m³)	$w_u$ (%)
●	シルト	MH	山口県	1.774	45.0
▲	シルト	MH	東京都	1.673	64.9
■	シルト	MH	栃木県	1.609	57.0

図-3.29 シルト（粉体，7日）

<固化材添加量の目安>

現場/室内比=0.5

設計基準強度 250kN/m2程度 →  $250 \div 0.5 = 500\text{kN/m}^2$       添加量：80kg/m3

設計基準強度 350kN/m2程度 →  $350 \div 0.5 = 700\text{kN/m}^2$       添加量：110kg/m3

設計基準強度 600kN/m2程度 →  $600 \div 0.5 = 1200\text{kN/m}^2$       添加量：150kg/m3

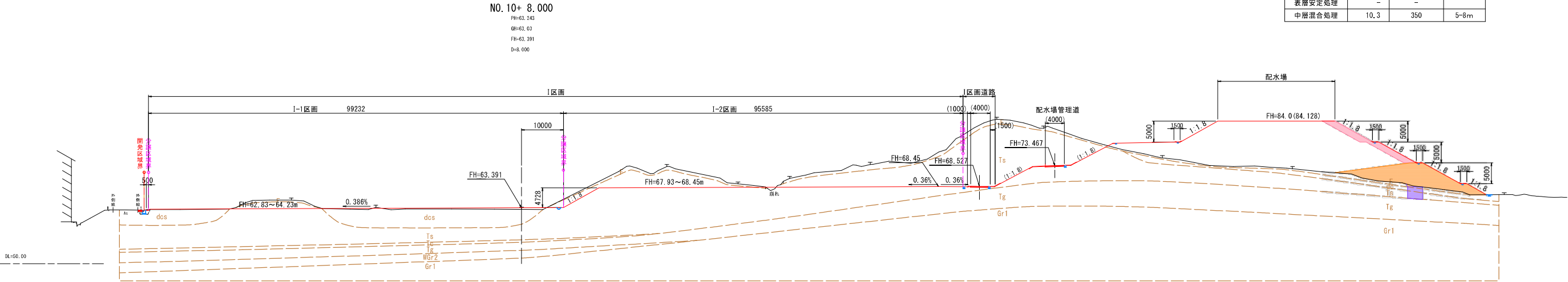
※上記は安全側に7日強度を採用しているが、施工時には配合試験を実施して、添加量を決定すること。

軟弱地盤対策工横断図(1/6)  
(I区画) S=1:500

地盤改良工根拠図(配水場)

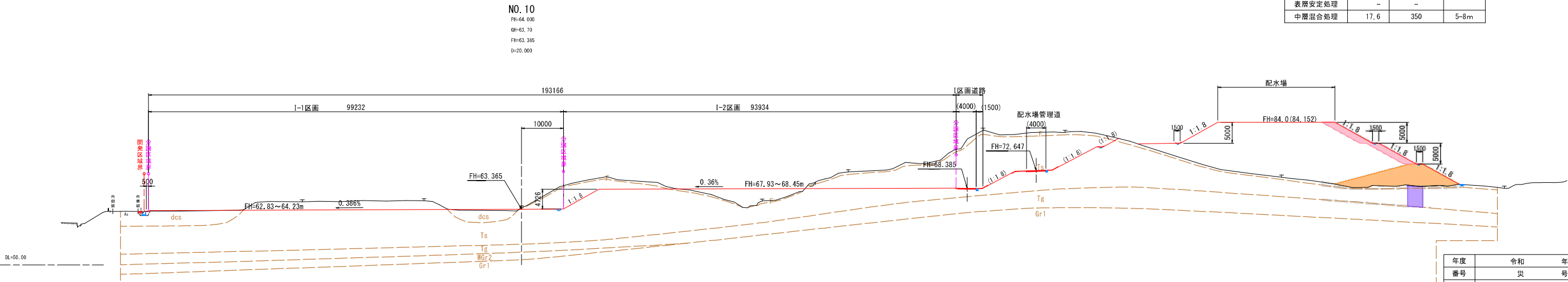
地盤改良工数量 (谷側)

工種	面積 (m2)	設計基準強度 (kN/m2)	備考
盛土改良上	30.0	300	
盛土改良下	108.5	350	
表層安定処理	-	-	
中層混合処理	10.3	350	5-8m



地盤改良工数量 (谷側)

工種	面積 (m2)	設計基準強度 (kN/m2)	備考
盛土改良上	30.0	300	
盛土改良下	91.7	350	
表層安定処理	-	-	
中層混合処理	17.6	350	5-8m



年度	令和	年度
番号	災	号
工事名	江津地域拠点工業団地H1J区画調査設計業務委託	
道川港名	H1J区画	
施工箇所	江津市松川町上河戸 地内	
図面名称	軟弱地盤対策工横断図(1/6) (I区画)	
NO.10, NO.10+8.000	縮尺 S=1/500	
会社名	会社及び責任者	
測量	出雲グリーン株式会社	
設計	株式会社 エイト日本技術開発	
67	葉の内	60

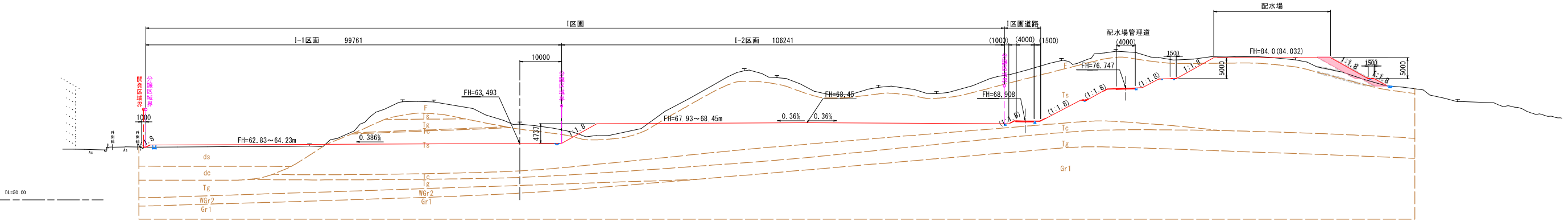
軟弱地盤対策工横断図(2/6)  
(I区画) S=1:500

地盤改良工根拠図(配水場)

地盤改良工数量

工種	面積 (m2)	設計基準強度 (kN/m2)	備考
盛土改良上	20.2	300	
盛土改良下	-	-	
表層安定処理	-	-	
中層混合処理	-	-	

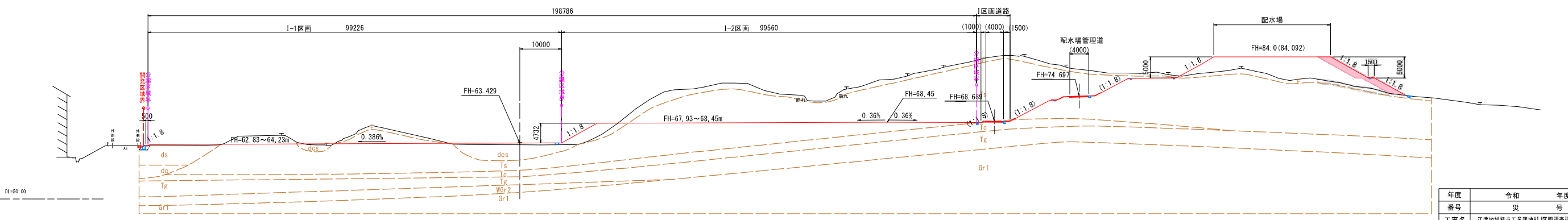
NO. 12  
FH=68.332  
QH=68.12  
FH=63.493  
D=20.000



地盤改良工数量

工種	面積 (m2)	設計基準強度 (kN/m2)	備考
盛土改良上	27.0	300	
盛土改良下	-	-	
表層安定処理	-	-	
中層混合処理	-	-	

NO. 11  
FH=63.237  
QH=63.03  
FH=63.429  
D=12.000



年度	令和	年度
番号	災	号
工事名	江津地域拠点工業団地H1J区画調査設計業務委託	
道川港名	H1J区画	
施工箇所	江津市松川町上河戸 地内	
図面名称	軟弱地盤対策工横断図(2/6) (I区画)	
項目	会社及び責任者	
測量	出雲グリーン株式会社	
設計	株式会社 エイト日本技術開発	
67		葉の内 61

軟弱地盤対策工横断図(3/6)  
(I区画)

S=1:500

地盤改良工根拠図(配水場)

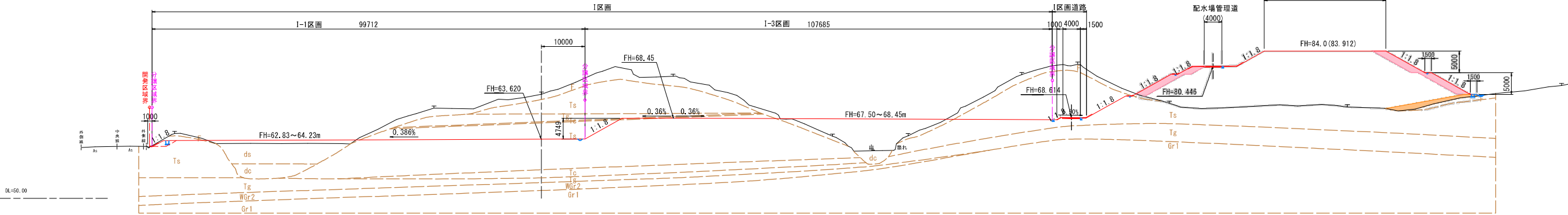
地盤改良工数量 (山側)

工種	面積 (m <sup>2</sup> )	設計基準強度 (kN/m <sup>2</sup> )	備考
盛土改良上	20.0	300	
盛土改良下	-	-	
表層安定処理	-	-	
中層混合処理	-	-	

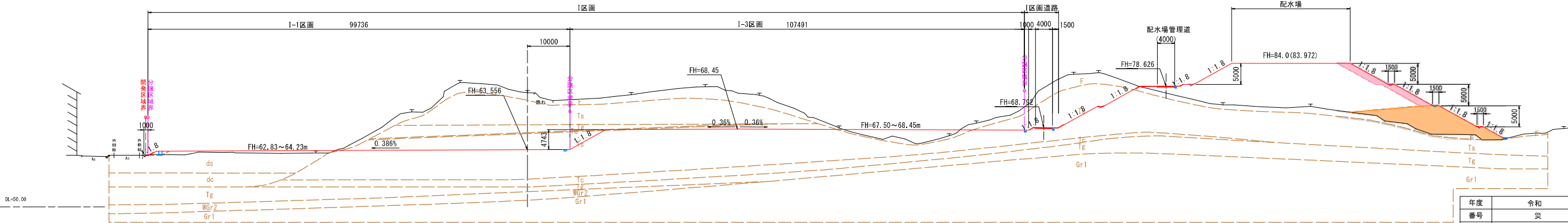
地盤改良工数量 (谷側)

工種	面積 (m <sup>2</sup> )	設計基準強度 (kN/m <sup>2</sup> )	備考
盛土改良上	30.0	300	
盛土改良下	17.8	400	
表層安定処理	-	-	
中層混合処理	-	-	

NO. 14  
FH=74.167  
QH=73.96  
FH=63.620  
D=20.000



NO. 13  
FH=77.491  
QH=77.06  
FH=63.556  
D=20.000



地盤改良工数量

工種	面積 (m <sup>2</sup> )	設計基準強度 (kN/m <sup>2</sup> )	備考
盛土改良上	30.0	300	
盛土改良下	120.1	400	
表層安定処理	-	-	
中層混合処理	-	-	

年度	令和	年度
番号	災	号
工事名	江津地域拠点工業団地HJ区画調査設計業務委託	
道川港名	H！J区画	
施工箇所	江津市松川町上河戸 地内	
図面名称	軟弱地盤対策工横断図(3/6) (H区画)	
項目	NO.13, NO.14 縮尺 S=1/500	
会社名	会社及び責任者	
測量	出雲グリーン株式会社	
設計	株式会社 エイト日本技術開発	
67	葉の内	62



## 5.排水構造物工

### 【配水場管理道】

## 【配水場管理道】

## 排水構造物工 数量集計表

## 【配水場管理道】

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考
作業土工					
	(床掘)		m3	( 142.0 )	
	床 掘	土砂 平均施工幅 2m以上	m3	0.0	
	床 掘	土砂 平均施工幅 1m以上2m未満	m3	142.0	
	床 掘	土砂 平均施工幅 1m未満	m3	0.0	
	(埋 戻)		m3	( 71.7 )	
	埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	0.0	
	埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	71.7	
	(残 土)		m3	( 70.5 )	※変化率1.0
	残 土	土砂 BH山積0.8	m3	0.0	
	残 土	土砂 BH山積0.45	m3	70.5	
	基面整正		m2	158.4	
側溝工					
	道路側溝B型3種300A	B300-H300	m	218.8	
集水柵・マンホール工					
	集水柵	G1-B500-L500-H500	箇所	2	
	集水柵	G2-B500-L500-H500	箇所	2	
	集水柵	G2-B500-L500-H600	箇所	1	
	グレーチング蓋	500x500用 T-25 ボルト固定 普通目 滑止無し	枚	2	
	1号綫鋼板蓋	(500x500用) 600x600 t=3.2	枚	3	
排水工					
	1号小段排水	ベンチフリューム300	m	87.8	
	1号縦排水	角型U字溝300 波状 ポリエチレン製	m	10.5	
	1号跳水防止板	樹脂性 W580 L1000 t=10	枚	2	
	ベンチフリューム	300	m	40.6	

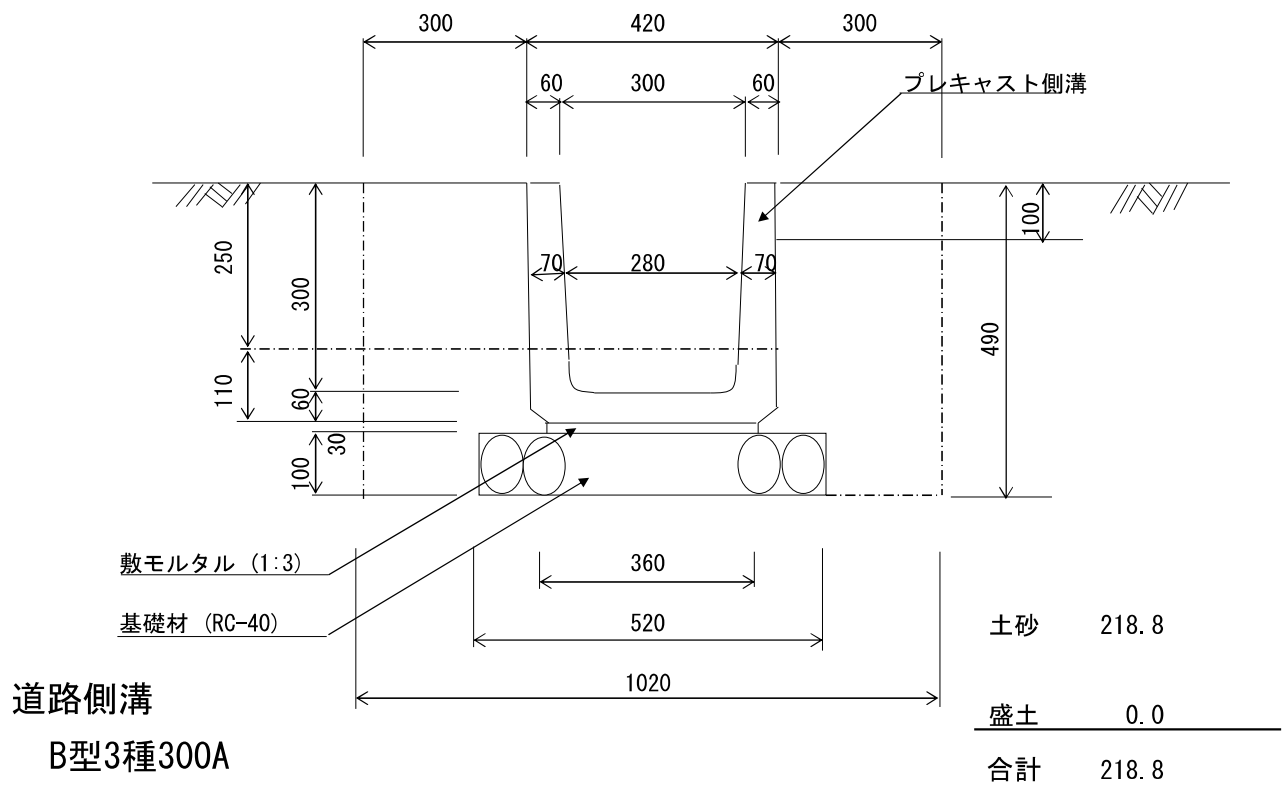
工 種 : 排水構造物工 作業土工集計表 【配水場管理道】

名 称	床 掘 (m3)				埋 戻(m3)						残 土 (m3)				基面 整正 (m2)		
	土 砂				最小埋戻幅			最大埋戻幅			小規模		人 力				
	BH0.8	BH0.45	BH0.28	人 力	4.0≦W	4.0≦W	1.0≦W<4.0	W<1.0	1箇所当り	現場制約あり	BH0.8	BH0.45	人 力				
	W≧2.0	1.0≦W<2.0	W<1.0	現場制約あり	(A)	(B)	(C)	(D)	100m3程度		W≧2.0	1.0≦W<2.0					
道路側溝B型3種300A		92.9						39.6				53.4		113.8			
集水桝(G1-B500-L500-H500)		5.4							4.0			1.4		1.6			
集水桝(G2-B500-L500-H500)		5.2							4.1			1.1		1.6			
集水桝(G2-B500-L500-H600)		2.9							2.3			0.6		0.8			
1号小段排水		21.1							13.5			7.6		26.3			
1号縦排水		4.8							2.0			2.8		2.1			
パンチリューム300		9.7							6.2			3.6		12.2			
合 計		142.0							71.7			70.5		158.4			
	床掘	土砂	計	142.0	71.7										残土	土砂	計

# 聯盟展延

道路側溝B型3種300A

[illegible]



名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延 長	数量
プレキャスト側溝	B300 H300	m		10.000	218.8	218.8
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	$0.360 \times 0.030 \times 10.0$	0.108	218.8	2.4
基 礎 材	RC-40 t=100	m <sup>2</sup>	$0.520 \times 10.0$	5.200	218.8	113.8
		(m <sup>3</sup> )	$5.200 \times 0.100$	( 0.520 )		
作業土工						
床 掘	土砂 BH0.45	m <sup>3</sup>	$( 1.020 \times 0.490 - 0.250 \times 0.300 ) \times 10.0$	4.248	218.8	92.9
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m <sup>3</sup>	$4.248 - 0.108 - 0.520 - ( 0.420 \times 0.360 + 0.300 \times 0.100 ) \times 10.0$	1.808	218.8	39.6
残 土	土砂	m <sup>3</sup>	$4.248 - 1.808$	2.440	218.8	53.4
基面整正		m <sup>2</sup>	$0.520 \times 10.0$	5.200	218.8	113.8

【配水場管理道】

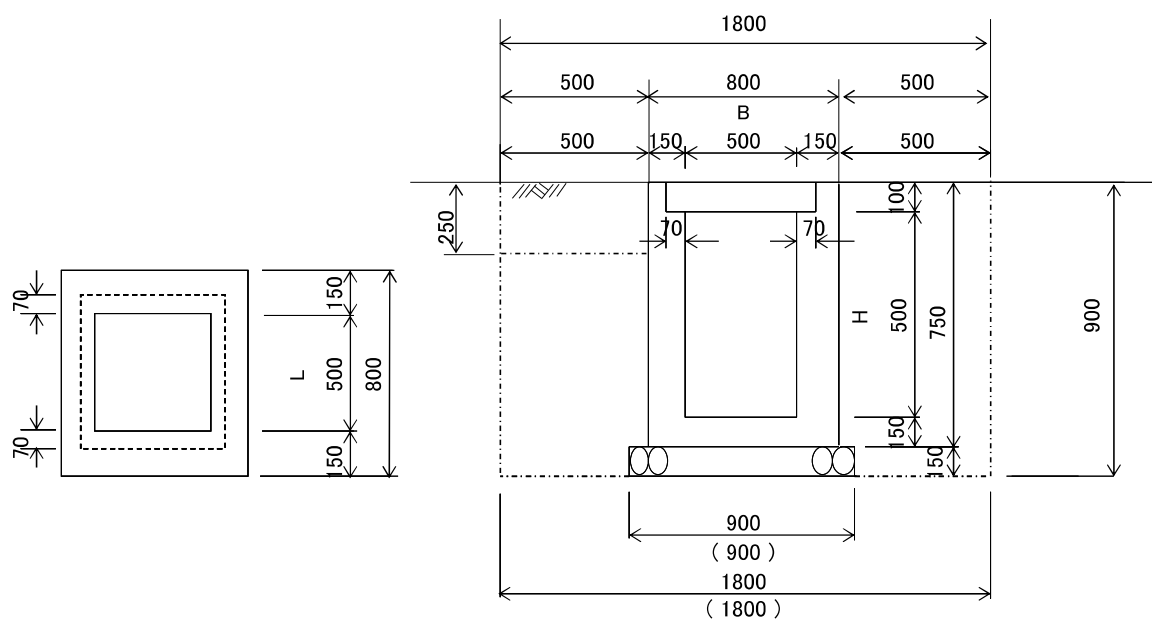
コンクリート控除量

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

T-25・普	2
T-25・細	0

【配水場管理道】



土 砂 2 箇所

集水桧

G1  
B 500 - L 500 - H 500

盛土部 0 箇所  
合 計 2 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m3	$0.800 \times 0.800 \times 0.750 - 0.500 \times 0.500 \times 0.100$	0.314		
			別紙、控除量計算書より	-0.000		
			合計	0.314	2	0.6
型 枠	小型	m2	$\{ (0.800 + 0.800) \times 0.750 + (0.500 + 0.500) \times 0.750 \} \times 2$	3.900	2	7.8
基礎材	RC-40 t=150	m2	$0.900 \times 0.900$	0.810	2	1.6
グレーチング蓋	T-25 普通目	枚		1	2	2
作業土工		箇所				
床 掘	土砂 BH0.45	m3	$(1.800 \times 1.800) \times 0.900 - 0.500 \times 0.250 \times 1.800$	2.691	2	5.4
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	$2.691 - (0.900 \times 0.900 \times 0.150 + 0.800 \times 0.800 \times 0.750) - 0.500 \times 0.100 \times 1.800$	2.000	2	4.0
残 土	土砂	m3	$2.691 - 2.000$	0.691	2	1.4
基面整正		m2	$0.900 \times 0.900$	0.810	2	1.6



【配水場管理道】

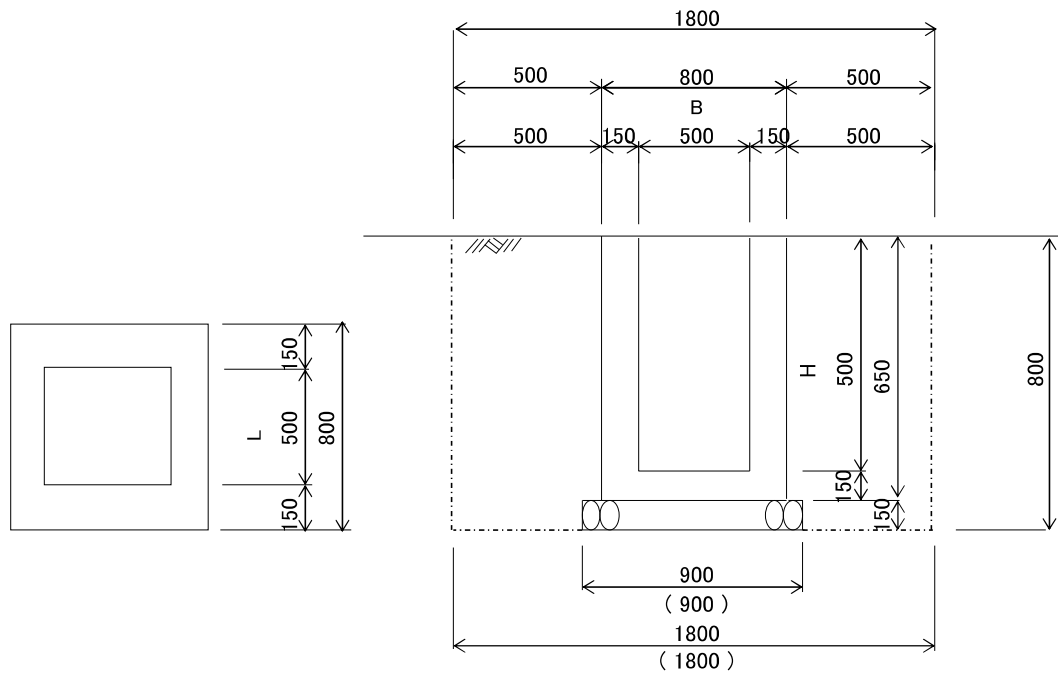
※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

綢鋼板蓋	2
------	---

$$\frac{0.000}{0.000} / 2 = 0.000 \text{ m}^3/\text{箇所}$$

【配水場管理道】



土砂 2 箇所

集水桝

G2

B 500 - L 500 - H 500

盛土部 0 箇所  
合計 2 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	ヶ所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$0.800 \times 0.800 \times 0.650 - 0.500 \times 0.500 \times 0.500$	0.291		
			別紙、控除量計算書より	-0.000		
			合計	0.291	2	0.6
型 枠	小型	m2	$\{(0.800 + 0.800) \times 0.650 + (0.500 + 0.500) \times 0.650\} \times 2$	3.380	2	6.8
基礎材	RC-40. t=150	m2	$0.900 \times 0.900$	0.810	2	1.6
縞鋼板蓋	500×500	枚		1	2	2
作業土工 土砂						
床 掘	土砂 BH0.45	m3	$1.800 \times 1.800 \times 0.800$	2.592	2	5.2
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	$2.592 - (0.900 \times 0.900 \times 0.150 + 0.800 \times 0.800 \times 0.650)$	2.055	2	4.1
残 土	土砂	m3	$2.592 - 2.055$	0.537	2	1.1
基面整正		m2	$0.900 \times 0.900$	0.810	2	1.6

【配水場管理道】

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

綢鋼板蓋	1
------	---

0.000 m3/箇所

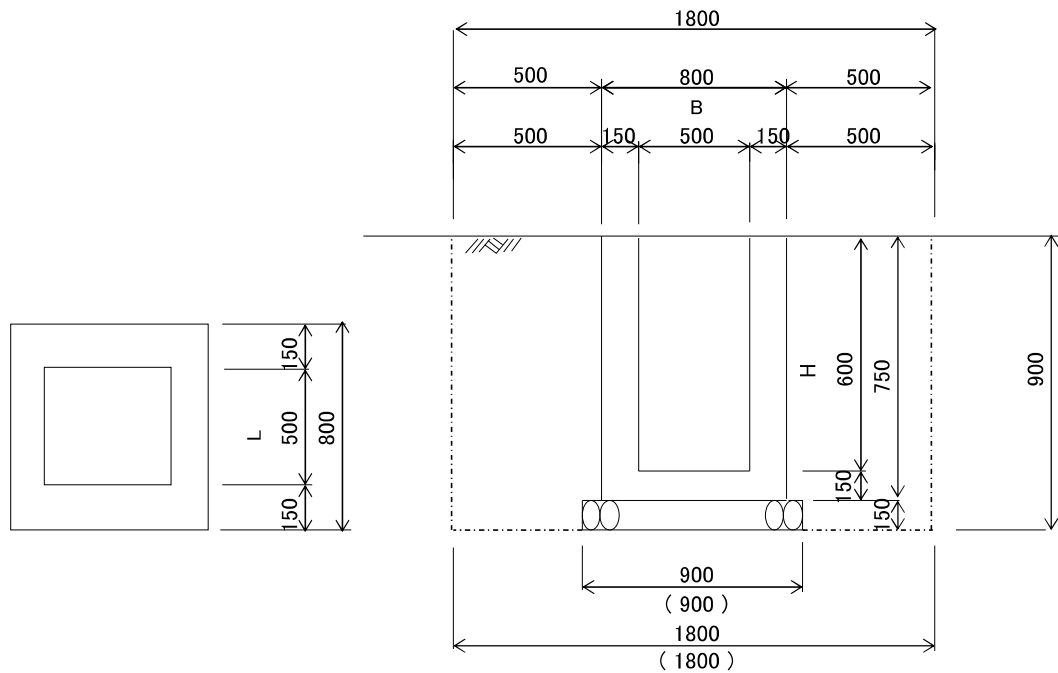
11

1

/

0.000

【配水場管理道】



土砂 1 箇所

集水桝

G2

B 500 - L 500 - H 600

盛土部 0 箇所  
合計 1 箇所

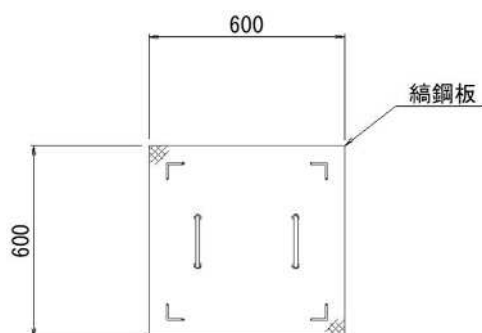
名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	ヶ所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m3	$0.800 \times 0.800 \times 0.750 - 0.500 \times 0.500 \times 0.600$	0.330		
			別紙、控除量計算書より	-0.000		
			合計	0.330	1	0.3
型 枠	小型	m2	$\{ (0.800 + 0.800) \times 0.750 + (0.500 + 0.500) \times 0.750 \} \times 2$	3.900	1	3.9
基礎材	RC-40. t=150	m2	$0.900 \times 0.900$	0.810	1	0.8
縞鋼板蓋	500×500	枚		1	1	1
作業土工 土砂						
床 掘	土砂 BH0.45	m3	$1.800 \times 1.800 \times 0.900$	2.916	1	2.9
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	$2.916 - (0.900 \times 0.900 \times 0.150 + 0.800 \times 0.800 \times 0.750)$	2.315	1	2.3
残 土	土砂	m3	$2.916 - 2.315$	0.601	1	0.6
基面整正		m2	$0.900 \times 0.900$	0.810	1	0.8

【配水場管理道】

集水枳蓋及び足掛金具集計表

名 称	グレーチング蓋		綯鋼板蓋	
	500x500用 T-25 ホルト固定 普通目 滑止無し (枚)		1号綯鋼板蓋 (500x500用) 600x600 t=3.2	
G1-B 500-L 500-H 500	2			
G2-B 500-L 500-H 500			2	
G2-B 500-L 500-H 600			1	
合 計	2		3	

【配水場管理道】

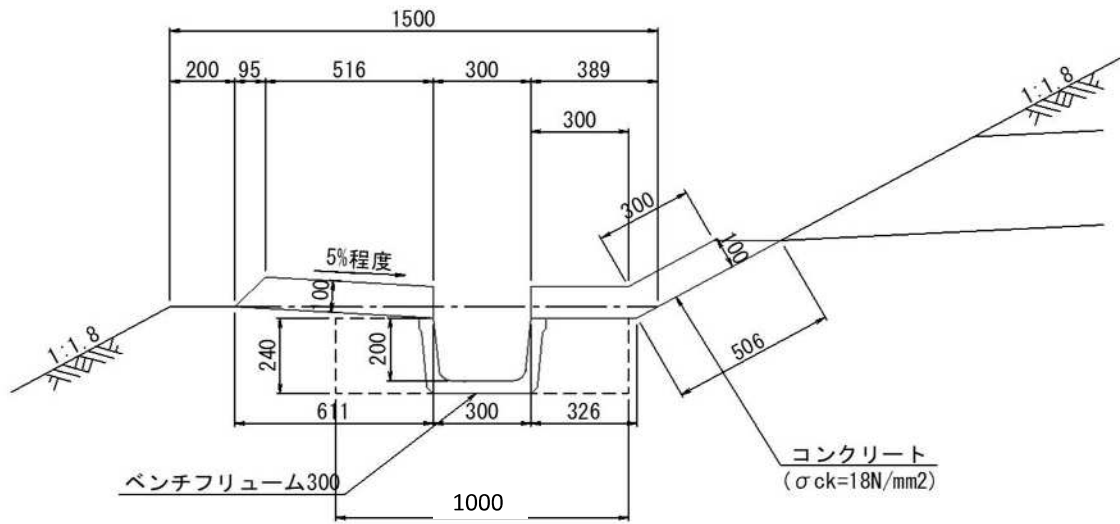


1号綯鋼板蓋

N = 3 枚

[illegible]



ベンチフリューム300 A=0.086m<sup>2</sup>(CAD計測)

土砂 87.8 m

盛土 0.0 m

合計 87.8 m

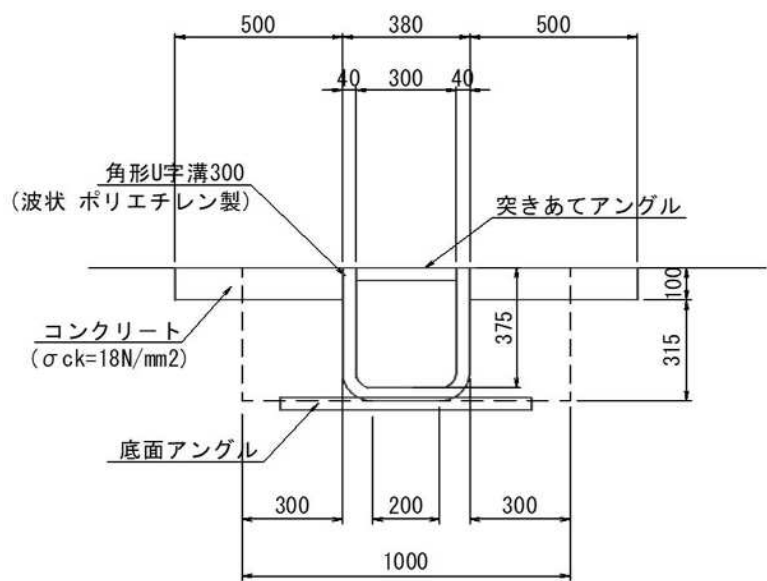
## 1号小段排水

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
プレキャスト側溝	ベンチフリューム300	m		10.000	87.8	87.8
コンクリート	σ <sub>ck</sub> =18N/mm <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	$(0.516+0.611+0.300+0.326+0.300+0.506)/2 \times 0.100 \times 10.0$	1.280	87.8	11.238
型 枠		m <sup>2</sup>	$0.100 \times 10.0 \times 2$	2.000	87.8	17.560
目地材	瀝青繊維質 t=10	m <sup>2</sup>	$(0.516+0.611+0.300+0.326+0.300+0.506)/2 \times 0.100$	0.128	87.8	1.124
作業土工		m			87.8	
床 掘	土 砂 BH0.45	m <sup>3</sup>	$1.000 \times 0.240 \times 10.0$	2.400	87.8	21.1
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m <sup>3</sup>	$2.400 - 0.086 \times 10.0$	1.540	87.8	13.5
残 土	土 砂	m <sup>3</sup>	$2.400 - 1.540$	0.860	87.8	7.6
基面整正		m <sup>2</sup>	$0.300 \times 10.0$	3.000	87.8	26.3



1号縦排水 (300型)

[illegible]



埋戻 A=0.188m<sup>2</sup> (CAD計測)

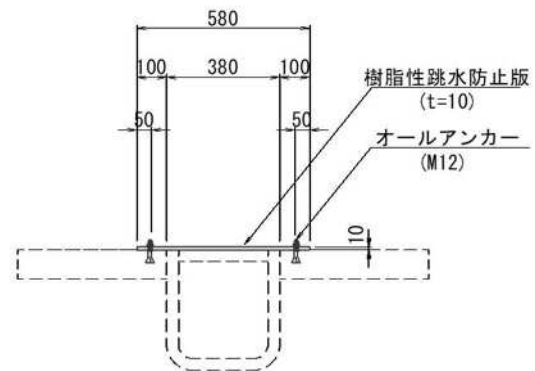
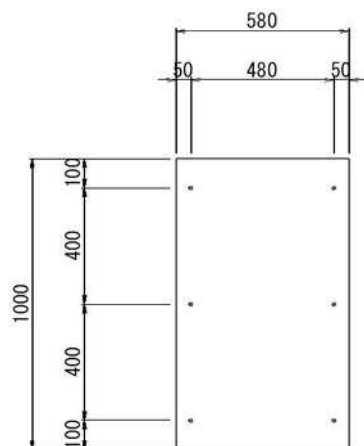
土砂 10.5 m  
盛土 m  
合計 10.5 m

1号縦排水 (300型)

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
角形U字溝300	波状 ポリエチレン製	m		10.000	10.5	10.5
コンクリート	σck=18N/mm <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	(0.500+0.500)*0.100*10.0	1.000	10.5	1.050
型 枠		m <sup>2</sup>	0.100*10.0*2	2.000	10.5	2.100
目地材	瀝青繊維質 t=10	m <sup>2</sup>	(0.500+0.500)*0.100	0.100	10.5	0.105
作業土工		m			10.5	
床 掘	土 砂 BH0.45	m <sup>3</sup>	(1.380*0.100+1.000*0.315)*10.0	4.530	10.5	4.8
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m <sup>3</sup>	0.188*10.0	1.880	10.5	2.0
残 土	土 砂	m <sup>3</sup>	4.530－1.880	2.650	10.5	2.8
基面整正		m <sup>2</sup>	0.200*10.0	2.000	10.5	2.1



【配水場管理道】



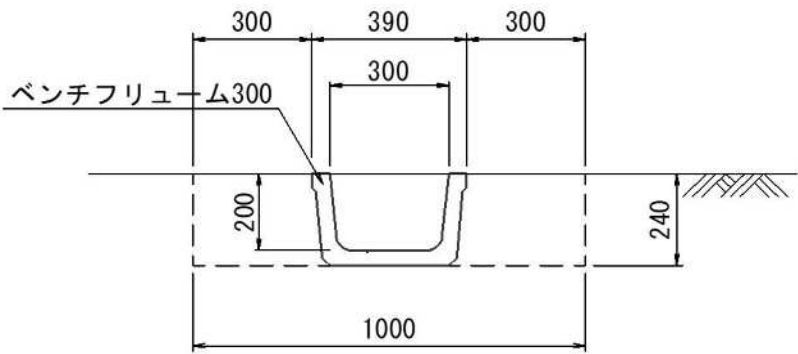
1号跳水防止板

N = 2 枚

名 称	規 格	単位	算 式	10枚当り数量	枚数	数 量
樹脂性跳水防止版	W=580 L=1000 t=10	枚		10	2	2
オールアンカー	M12	本	6*10	60	2	12

【配水場管理道】

[illegible]



埋戻し A=0.152m<sup>2</sup>(CAD計測)

土砂	40.6	m
盛土	0.0	m
合計	40.6	m

ベンチフリューム300

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
プレキャスト側溝	ベンチフリューム300	m		10.000	40.6	40.6
作業土工		m			40.6	
床 掘	土 砂 BH0.45	m <sup>3</sup>	1.000*0.240*10.0	2.400	40.6	9.7
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m <sup>3</sup>	0.152*10.0	1.520	40.6	6.2
残 土	土 砂	m <sup>3</sup>	2.400－1.520	0.880	40.6	3.6
基面整正		m <sup>2</sup>	0.300*10.0	3.000	40.6	12.2

## 【配水場法面】

## 排水構造物工 数量集計表

## 【配水場法面】

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	備 考
作業土工					
	(床掘)		m3	( 182.5 )	
	床 掘	土砂 平均施工幅 2m以上	m3	29.3	
	床 掘	土砂 平均施工幅 1m以上2m未満	m3	153.2	
	床 掘	土砂 平均施工幅 1m未満	m3	0.0	
	(埋 戻)		m3	( 102.2 )	
	埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	22.2	
	埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	80.0	
	(残 土)		m3	( 80.2 )	※変化率1.0
	残 土	土砂 BH山積0.8	m3	7.0	
	残 土	土砂 BH山積0.45	m3	73.2	
	基面整正		m2	105.7	
集水樹・マンホール工					
	集水樹	G2-B500-L500-H600	箇所	6	
	集水樹	G2-B1000-L1500-H1000	箇所	2	
	1号縞鋼板蓋	(500x500用) 600x600 t=3.2	枚	6	
	6号縞鋼板蓋	(800x1000用) 900x1100 t=9.0	枚	1	
	7号縞鋼板蓋	(800x1100用) 900x1200 t=9.0	枚	1	
排水工					
	1号小段排水	ベンチフリューム300	m	0.0	
	1号縦排水	角型U字溝300 波状 ポリエチレン製	m	0.0	



【配水場面】

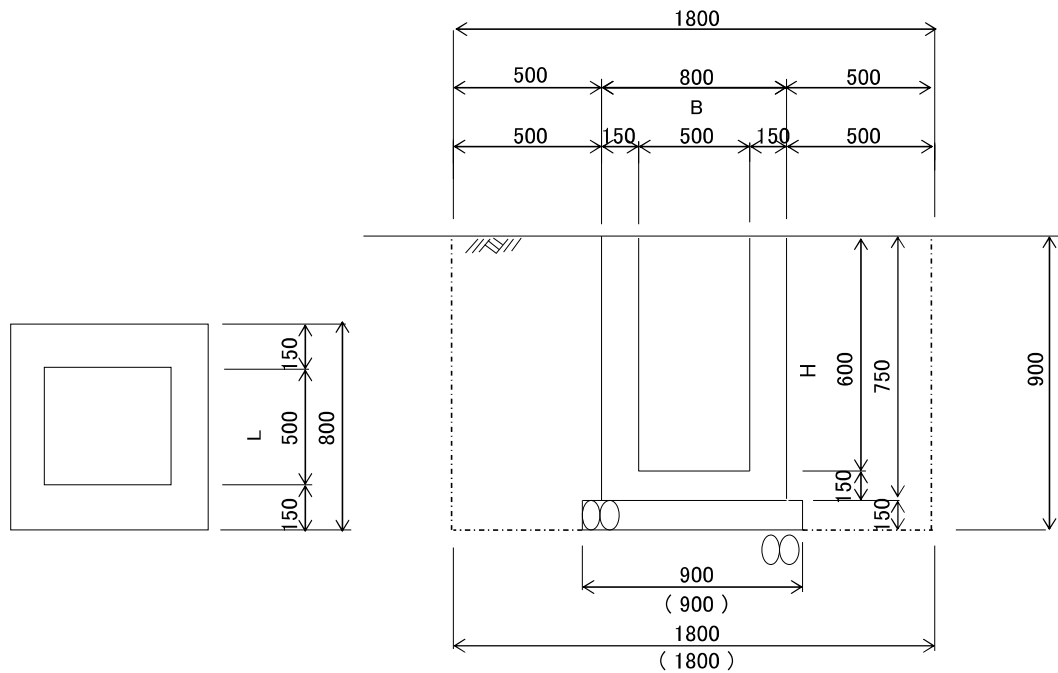
配45

【配水場法面】

※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

綢鋼板蓋	6
------	---

【配水場法面】



土砂 6 箇所

集水桝

G2

B 500 - L 500 - H 600

盛土部 0 箇所  
合計 6 箇所

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	ヶ所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$0.800 \times 0.800 \times 0.750 - 0.500 \times 0.500 \times 0.600$	0.330		
			別紙、控除量計算書より	-0.000		
			合計	0.330	6	2.0
型 枠	小型	m2	$\{(0.800 + 0.800) \times 0.750 + (0.500 + 0.500) \times 0.750\} \times 2$	3.900	6	23.4
基礎材	RC-40. t=150	m2	$0.900 \times 0.900$	0.810	6	4.9
縞鋼板蓋	500×500	枚		1	6	6
作業土工 土砂						
床 掘	土砂 BH0.45	m3	$1.800 \times 1.800 \times 0.900$	2.916	6	17.5
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	$2.916 - (0.900 \times 0.900 \times 0.150 + 0.800 \times 0.800 \times 0.750)$	2.315	6	13.9
残 土	土砂	m3	$2.916 - 2.315$	0.601	6	3.6
基面整正		m2	$0.900 \times 0.900$	0.810	6	4.9

【配水場法面】

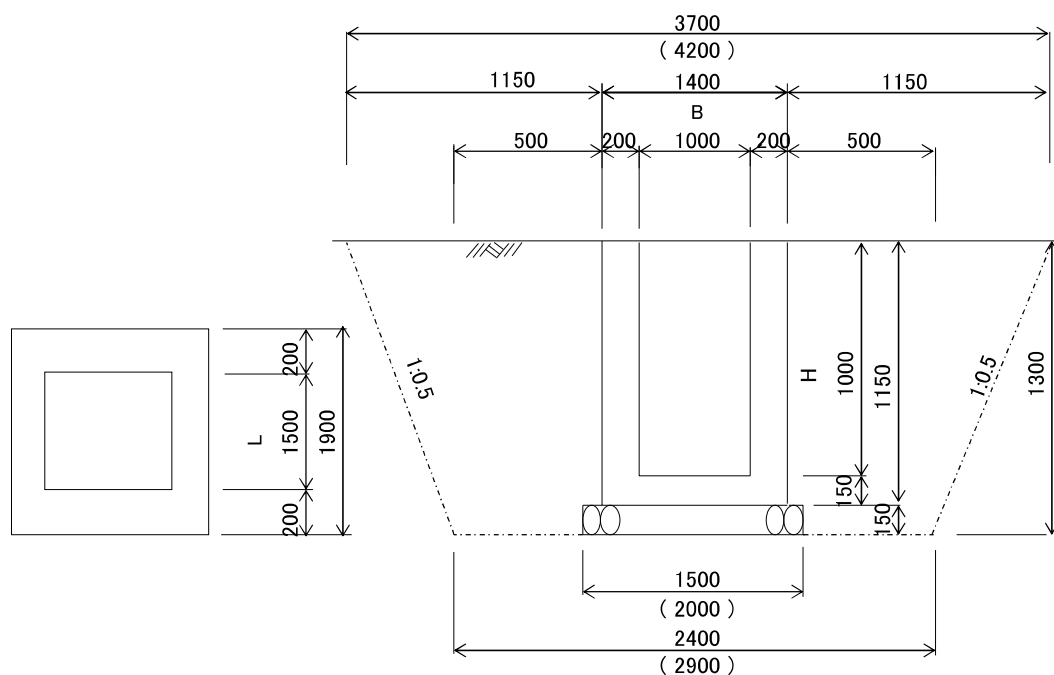
※ 控除しない場合「内空300以下(300×300、Φ300)」は、厚さ(t)を0とする。

[illegible]

綢鋼板蓋	2
------	---

$$1 \text{ 箇所当り控除量} = 0.019 / 2 = 0.010 \text{ m3/箇所}$$

【配水場法面】



土砂 2 箇所

## 集水枋

G2

B 1000 - L 1500 - H 1000

盛土部 0 箇所

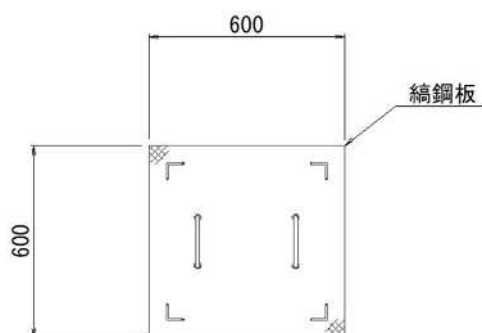
合計	2	箇所
----	---	----

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	ヶ所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$1.400 \times 1.900 \times 1.150 - 1.000 \times 1.500 \times 1.000$	1.559		
			別紙、控除量計算書より	-0.010		
			合 計	1.549	2	3.1
型 枠	無筋	m2	$\{(1.400 + 1.900) \times 1.150 + (1.000 + 1.500) \times 1.150\} \times 2$	13.340	2	26.7
基礎材	RC-40. t=150	m2	$1.500 \times 2.000$	3.000	2	6.0
綯鋼板蓋	1000x1500	枚		3	2	6
作業土工 土砂						
床 掘	土砂 BH0.8	m3	$(2.400 \times 2.900 + 3.700 \times 4.200) / 2 \times 1.300$	14.625	2	29.3
埋 戻	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	$14.625 - (1.500 \times 2.000 \times 0.150 + 1.400 \times 1.900 \times 1.150)$	11.116	2	22.2
残 土	土砂	m3	$14.625 - 11.116$	3.509	2	7.0
基面整正		m2	$1.500 \times 2.000$	3.000	2	6.0

集水桝蓋及び足掛金具集計表

名 称	綯鋼板蓋		
	1号綯鋼板蓋 (500x500用) 600x600 t=3.2	6号綯鋼板蓋 (800x1000用) 900x1100 t=9.0	7号綯鋼板蓋 (800x1100用) 900x1200 t=9.0
G2-B 500-L 500-H 600	6		
G2-B 800-L 1000-H 1000		1	
G2-B 800-L 1100-H 1000			1
合 計	6	1	1

【配水場法面】

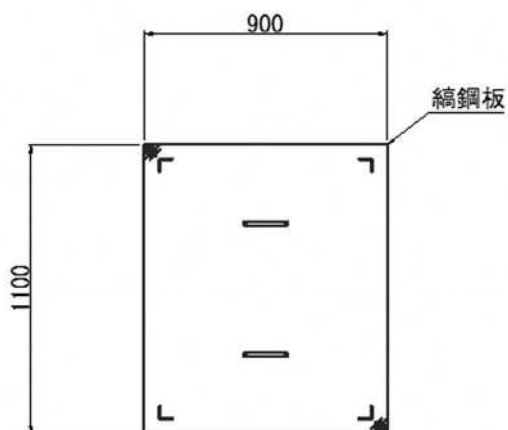


1号綯鋼板蓋

N = 6 枚

[illegible]

【配水場法面】



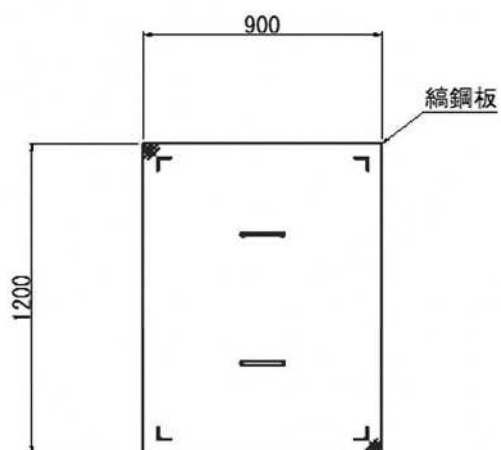
### 6号綯鋼板蓋

N = 1 枚

[illegible]



【配水場法面】

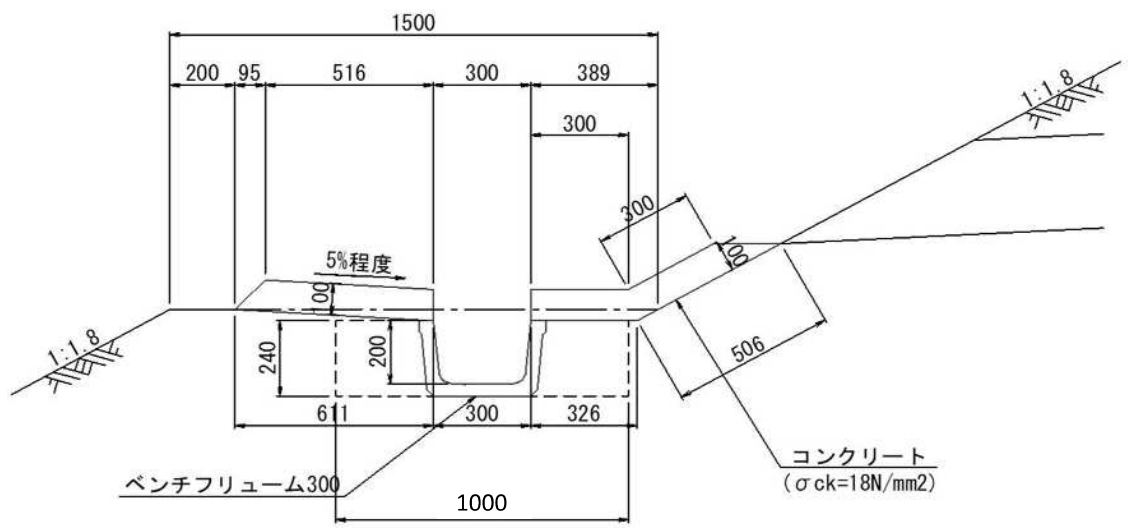


7号綳鋼板蓋

N = 1 枚

[illegible]





ベンチフリューム300 A=0.086m2 (CAD計測)

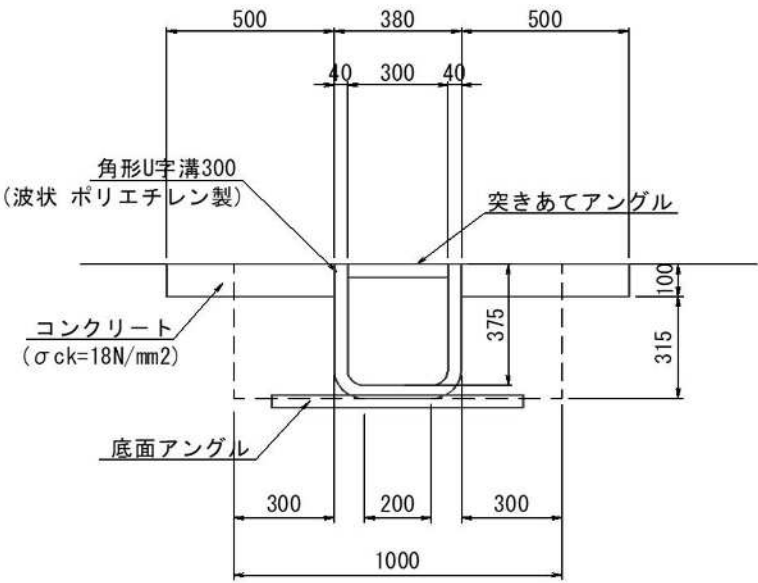
土砂	180.0	m
盛土	0.0	m
合計	180.0	m

1号小段排水

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
プレキャスト側溝	ベンチフリューム300	m		10.000	180.0	180.0
コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	(0.516+0.611+0.300+0.326+0.300+0.506)/2*0.100*10.0	1.280	180.0	23.040
型 枠		m2	0.100*10.0*2	2.000	180.0	36.000
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	(0.516+0.611+0.300+0.326+0.300+0.506)/2*0.100	0.128	180.0	2.304
作業土工		m			180.0	
床 掘	土 砂 BH0.45	m3	1.000*0.240*10.0	2.400	180.0	43.2
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m3	2.400-0.086*10.0	1.540	180.0	27.7
残 土	土 砂	m3	2.400-1.540	0.860	180.0	15.5
基面整正		m2	0.300*10.0	3.000	180.0	54.0



【配水場法面】



埋戻 A=0.188m<sup>2</sup> (CAD計測)

土砂	204.2	m
盛土	0.0	m
合計	204.2	m

1号縦排水

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
角形U字溝300	波状 ポリエチレン製	m		10.000	204.2	204.2
コンクリート	σ <sub>ck</sub> =18N/mm <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	(0.500+0.500)*0.100*10.0	1.000	204.2	20.420
型 枠		m <sup>2</sup>	0.100*10.0*2	2.000	204.2	40.840
目地材	瀝青繊維質 t=10	m <sup>2</sup>	(0.500+0.500)*0.100	0.100	204.2	2.042
作業土工		m			204.2	
床 掘	土 砂 BH0.45	m <sup>3</sup>	(1.380*0.100+1.000*0.315)*10.0	4.530	204.2	92.5
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m <sup>3</sup>	0.188*10.0	1.880	204.2	38.4
残 土	土 砂	m <sup>3</sup>	4.530－1.880	2.650	204.2	54.1
基面整正		m <sup>2</sup>	0.200*10.0	2.000	204.2	40.8

## 6. 防災施設工

### 【 配水場 】

## 防災施設工集計表

[illegible]





地下排水工 φ 300 有孔(切土部) 延長調書

配水場

左 側					右 側				
測 点	延 長			摘 要	測 点	延 長			摘 要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.10+5.7付近	25.0		25.0	
					NO.13+15.8付近	24.0		24.0	
小 計					小 計	49.0		49.0	
					合 計	49.0		49.0	m

延長調書

配水場

左 側					右 側				
測 点	延 長			摘 要	測 点	延 長			摘 要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
小 計					小 計				
					合 計				

地下排水工φ300 1-1号並列配管部 延長調書

配水場

左 側					右 側				
測 点	延 長			摘 要	測 点	延 長			摘 要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.10+4.2付近	26.0		26.0	
小 計					小 計	26.0		26.0	
					合 計	26.0		26.0	m

地下排水工φ300 1-2号並列配管部 延長調書

配水場

左 側					右 側				
測 点	延 長			摘 要	測 点	延 長			摘 要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.10+5.7付近	38.0		38.0	
小 計					小 計	38.0		38.0	
					合 計	38.0		38.0	m

## 延長調書

配水場

[illegible]

## 延長調書

配水場

左側					右側				
測点	延長			摘要	測点	延長			摘要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.13+15.8付近	39.0		39.0	
小計					小計	39.0		39.0	
					合計	39.0		39.0	m

## 雨水排水工φ300 1-1号並列配管部 延長調書

配水場

左 側					右 側				
測 点	延 長			摘 要	測 点	延 長			摘 要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.10+4.5付近	26.0		26.0	
小 計					小 計	26.0		26.0	
					合 計	26.0		26.0	m

## 雨水排水工φ300 1-2号並列配管部 延長調書

配水場

左 側					右 側				
測 点	延 長			摘 要	測 点	延 長			摘 要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.10+4.5付近	38.0		38.0	
小 計					小 計	38.0		38.0	
					合 計	38.0		38.0	m

雨水排水工φ400 2-1号並列配管部 延長調書

配水場

左 側					右 側				
測 点	延 長			摘 要	測 点	延 長			摘 要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.13+4.8付近	26.0		26.0	
小 計					小 計	26.0		26.0	
					合 計	26.0		26.0	m

雨水排水工φ400 2-2号並列配管部 延長調書

配水場

左 側					右 側				
測 点	延 長			摘 要	測 点	延 長			摘 要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.13+4.8付近	39.0		39.0	
小 計					小 計	39.0		39.0	
					合 計	39.0		39.0	m

仮設縦集水桝

延長調書

配水場

左側					右側				
測点	箇所			摘要	測点	箇所			摘要
	土砂	土工無	合計			土砂	土工無	合計	
					NO.10+3.4	1.0		1.0	9号
					NO.13+11.5	1.0		1.0	10号
小計					小計	2.0		2.0	
					合計	2.0		2.0	箇所

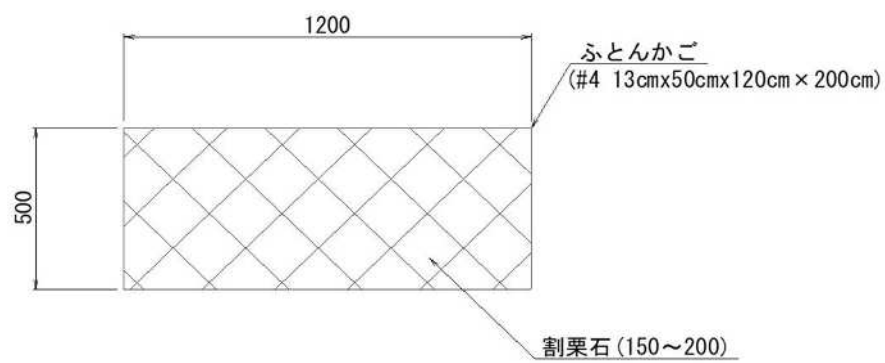
1号ふとんかご

延長調書

配水場

左側					右側				
測点	延長			摘要	測点	箇所			摘要
	土砂	土工無	合計					合計	
					NO.10+4.4	1.0		1.0	
					NO.12+18.0	1.0		1.0	
小計					小計	2.0		2.0	
					合計	2.0		2.0	箇所

【 配水場 】



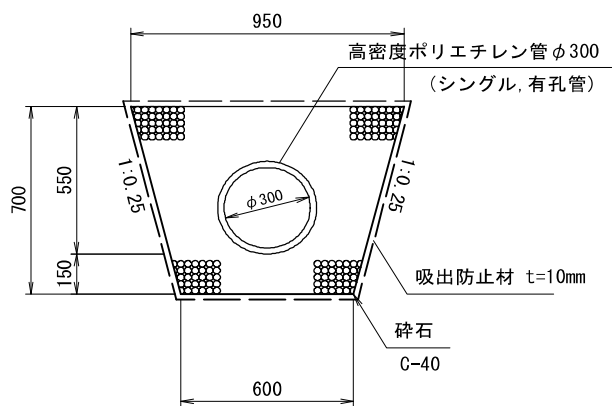
1号ふとんかご

2.0 箇所

名 称	規 格	単 位	算 式	1箇所当り数量	延長・箇所	数 量
ふとんかご	#4 13cmx50cmx 120cmx200cm	箇所		1.000	2.0	2.0

地下排水工 φ300 有孔(切土部)

数 量 計 算 書



土工延長

土砂 L=49.0m

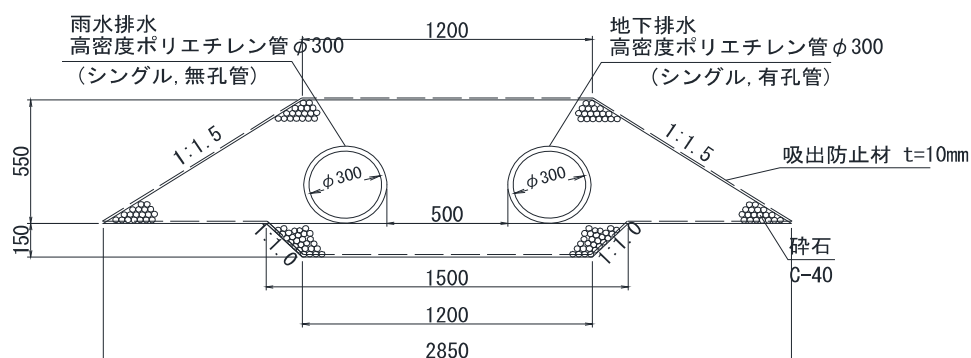
(10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
硬質ポリエチレン管	φ300, シングル管, 有孔管	m		10.0	49.0	49.0
砕 石	C-40	m <sup>3</sup>	$(1/2 \times (0.95 + 0.60) \times 0.70 - \pi \times 0.345^2 / 4) \times 10.0$	4.49	49.0	22.0
吸出防止材	t=10mm	m <sup>2</sup>	$(0.70 \times 1.031 \times 2 + 0.95 + 0.60) \times 10.0$	29.90	49.0	146.5
床 掘	W<1.0	m <sup>3</sup>	$1/2 \times (0.95 + 0.60) \times 0.70 \times 10.0$	5.4	49.0	26.6
基面整正	土 砂	m <sup>2</sup>	$0.60 \times 10.0$	6.0	49.0	29.4



# 地下排水工 φ300 1-1号並列配管部

# 数量計算書



土工延長

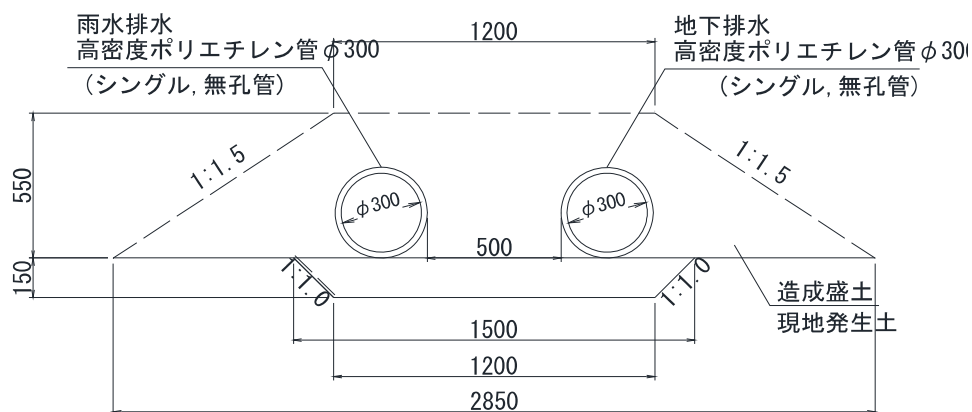
土砂 L=26.0m

(10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
硬質ポリエチレン管	φ300, シングル管, 有孔管	m		10.0	26.0	26.0
砕 石	C-40	m <sup>3</sup>	$((1.20+1.50)/2 \times 0.15 + (1.20+2.850)/2 \times 0.55 - 1/4 \times \pi \times 0.345^2 \times 2) \times 10.0$	11.29	26.0	29.4
吸出防止材	t=10mm	m <sup>2</sup>	$(0.55 \times 1.803 \times 2 + 1.20 + 1.35 + 0.15 \times 1.414 \times 2 + 1.20) \times 10.0$	61.6	26.0	160.2
床 掘	1.0 ≤ W < 2.0	m <sup>3</sup>	$1/2 \times (1.50 + 1.20) \times 0.15 \times 10.0$	2.0	26.0	5.2
基面整正	土 砂	m <sup>2</sup>	$1.20 \times 10.0$	12.0	26.0	31.2

# 地下排水工 φ300 1-2号並列配管部

# 数 量 計 算 書



土工延長

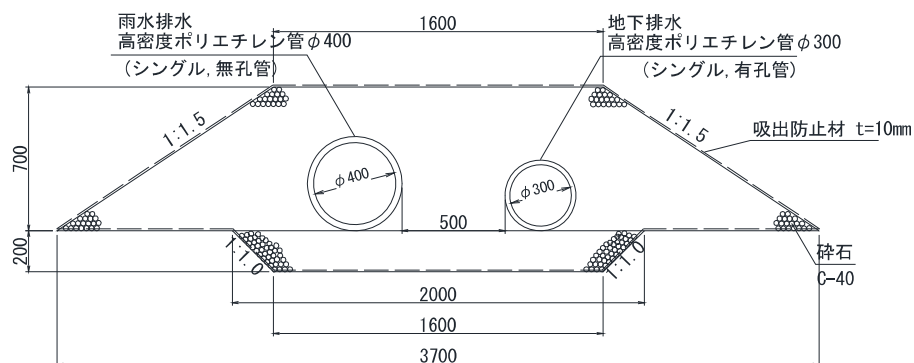
土砂 L=38.0m

(10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
硬質ポリエチレン管	φ300, シングル管, 無孔管	m		10.0	38.0	38.0
床 掘	$1.0 \leq W < 2.0$	m3	$1/2 \times (1.20 + 1.50) \times 0.15 \times 10.0$	2.0	38.0	7.6
埋戻	$1.0 \leq W < 4.0$	m3	$1/2 \times (1.20 + 1.50) \times 0.15 \times 10.0$	2.0	38.0	7.6
基面整正	土 砂	m2	$1.20 \times 10.0$	12.0	38.0	45.6

# 地下排水工 φ300 2-1号並列配管部

## 数量計算書



土工延長

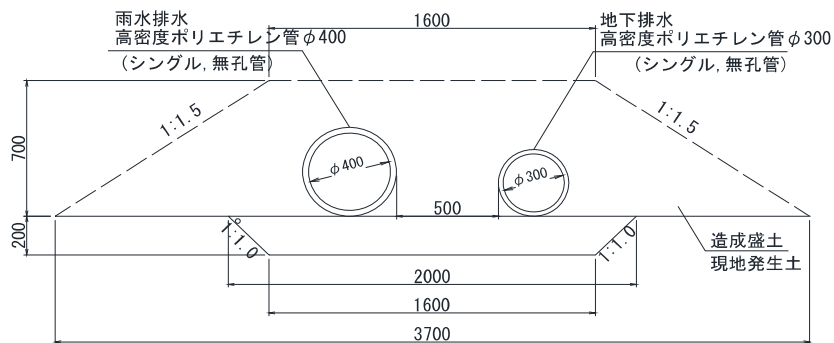
土砂 L=26.0m

(10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
硬質ポリエチレン管	φ300,シングル管,有孔管	m		10.0	26.0	26.0
砕 石	C-40	m <sup>3</sup>	$((1.60+2.00)/2 \times 0.20 + (1.60+3.70)/2 \times 0.70 - 1/4 \times \pi \times 0.345^2 - 1/4 \times \pi \times 0.46^2) \times 10.0$	19.55	26.0	50.8
吸出防止材	t=10mm	m <sup>2</sup>	$(0.70 \times 1.803 \times 2 + 1.60 + 1.70 + 0.20 \times 1.414 \times 2 + 1.60) \times 10.0$	79.9	26.0	207.7
床 掘	1.0 ≤ W < 2.0	m <sup>3</sup>	$1/2 \times (1.60 + 2.00) \times 0.20 \times 10.0$	3.6	26.0	9.4
基面整正	土 砂	m <sup>2</sup>	$1.60 \times 10.0$	16.0	26.0	41.6

# 地下排水工 φ300 2-2号並列配管部

# 数 量 計 算 書



土工延長

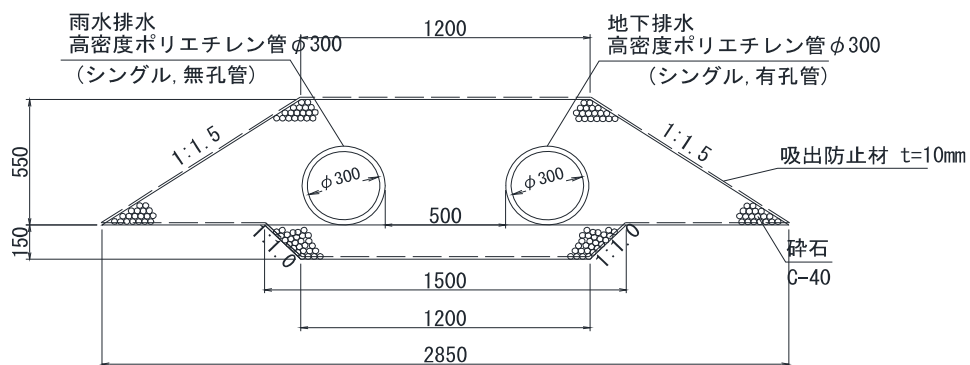
土砂 L=39.0m

(10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
硬質ポリエチレン管	φ300,シングル管,無孔管	m		10.0	39.0	39.0
床 掘	$1.0 \leq W < 2.0$	m <sup>3</sup>	$1/2 \times (2.00 + 1.60) \times 0.20 \times 10.0$	3.6	39.0	14.0
埋戻	$1.0 \leq W < 4.0$	m <sup>3</sup>	$1/2 \times (2.00 + 1.60) \times 0.20 \times 10.0$	3.6	39.0	14.0
基面整正	土 砂	m <sup>2</sup>	$1.60 \times 10.0$	16.0	39.0	62.4

# 雨水排水工 φ300 1-1号並列配管部

# 数量計算書



土工延長

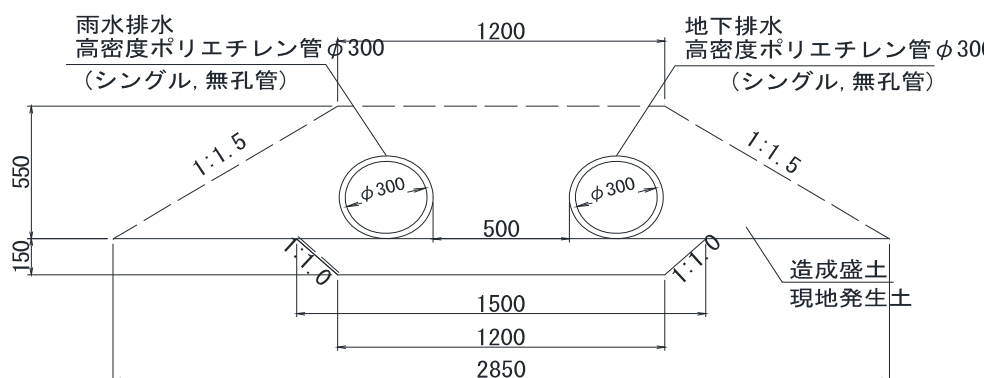
土砂

(10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
硬質ポリエチレン管	φ300,シングル管,無孔管	m		10.0	26.0	26.0
砕 石	C-40	m3	地下排水工にて計上			
吸出防止材	t=10mm	m2	地下排水工にて計上			
床 掘	1.0≦W<2.0	m3	地下排水工にて計上			
基面整正	土 砂	m2	地下排水工にて計上			

# 雨水排水工 φ300 1-2号並列配管部

# 数量計算書

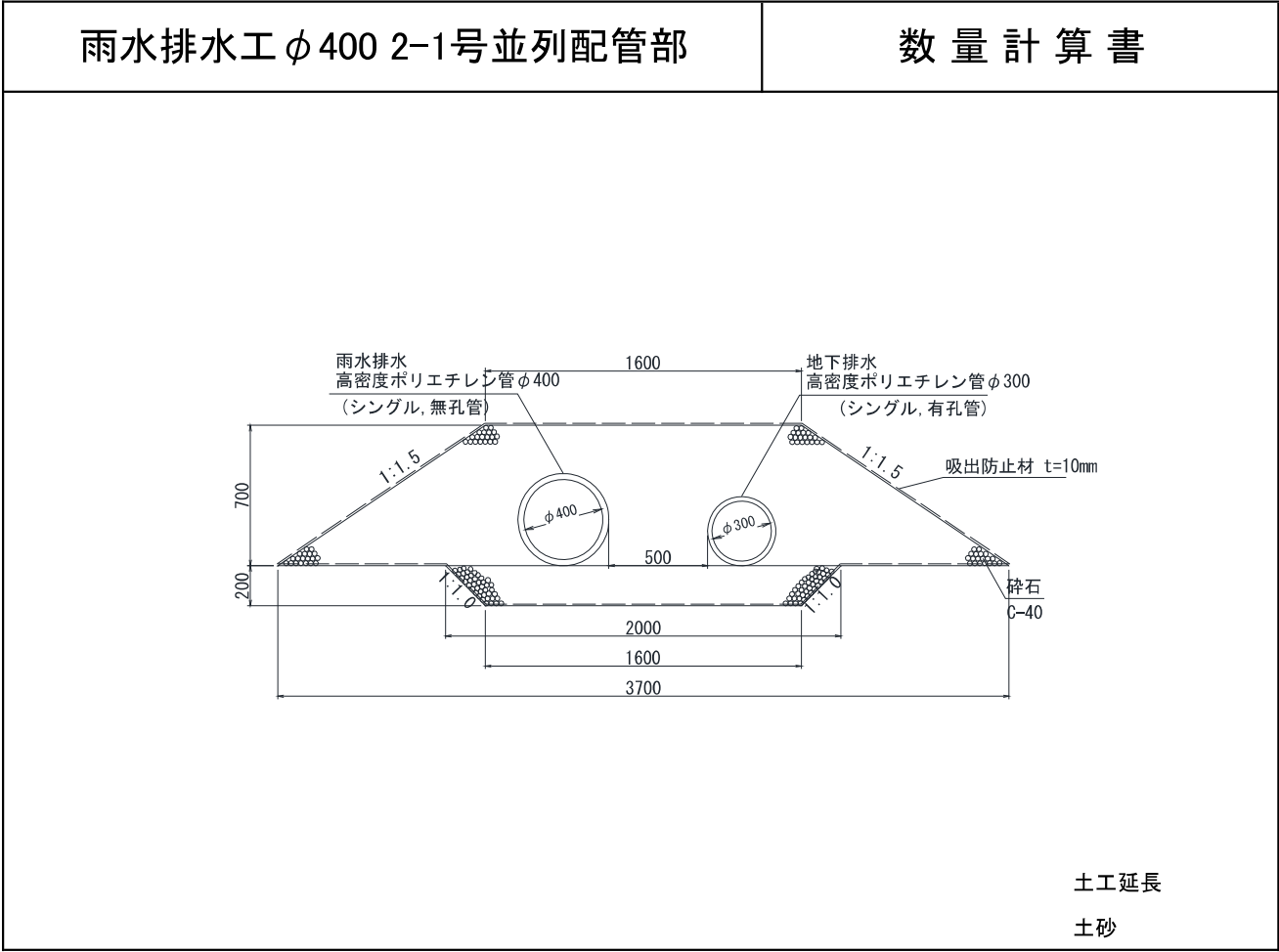


土工延長

土砂

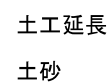
(10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
硬質ポリエチレン管	φ400,シングル管,無孔管	m		10.0	38.0	38.0
床 掘	1.0≦W<2.0	m3	地下排水工にて計上			
埋 戻	1.0≦W<4.0	m3	地下排水工にて計上			
基面整正	土 砂	m2	地下排水工にて計上			



(10m当り)						
名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
硬質ポリエチレン管	φ300,シングル管,無孔管	m		10.0	26.0	26.0
砕 石	C-40	m3	地下排水工にて計上			
吸出防止材	t=10mm	m2	地下排水工にて計上			
床 掘	1.0≦W<2.0	m3	地下排水工にて計上			
基面整正	土 砂	m2	地下排水工にて計上			

# 数量計算書



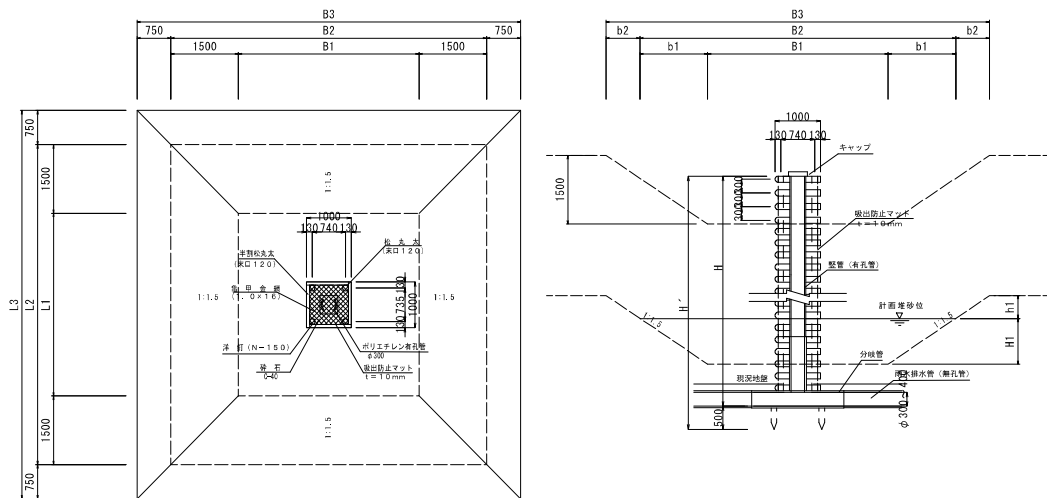
(10m当り)

[illegible]



# 9号仮設縦集水柵

# 数量計算書



仮設縦集水柵 寸法表

名 称	寸法 (mm)						摘 要
	B1	B2	B3	I1	I2	I3	
1号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(6.5□/4.0□×1.5)
2号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(6.5□/4.0□×1.5)
3号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(6.5□/4.0□×1.5)
4号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(6.5□/4.0□×1.5)
5号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(6.5□/4.0□×1.5)
6号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(6.5□/4.0□×1.5)
7号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(6.5□/4.0□×1.5)
8号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(6.5□/4.0□×1.5)
9号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(6.5□/4.0□×1.5)
10号仮設縦集水柵	4000	7000	8500	4000	7000	8500	(6.5□/4.0□×1.5)

高さ

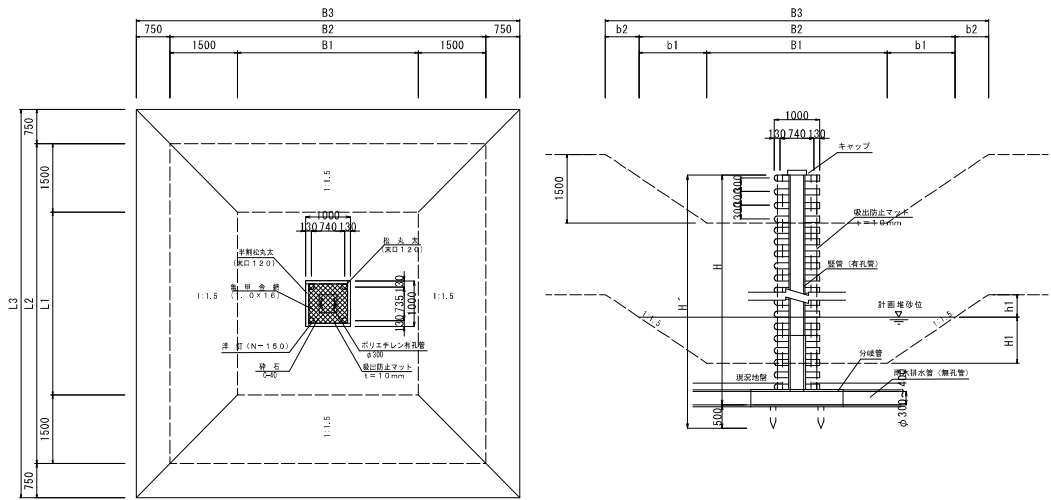
H=10.0m

(高さ10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	高 さ	数 量
ポリエチレン管	φ300,シングル管,有孔管	m		10.0	10.0	10.0
砕 石	C-40	m3	$((1.0-0.06*2)^2-(\pi*0.345^2)/4)*10.0$	6.81	10.0	6.8
吸出防止マット	t=10mm	m2	$(1.0-0.06*2)*4*10.0$	35.20	10.0	35.2
松丸太	末口120, L=2m	本	10/2*4	20	10.0	20
半割松丸太	末口120, L=1m	本	$10.0/0.3 \div 33 \quad 33*4=132$	132	10.0	132
分岐管	300×300,90度L管	個		1		1
キャップ		個		1		1
亀甲金網	1.0×16	枚		1		1
(作業土工)				(1箇所当り)	(箇所)	
法面整形	盛土部	m2	$1/2 \times (8.50+4.00) \times 1.50 \times 1.803 \times 4$	67.6	1.0	67.6

10号仮設縦集水桝

数量計算書



仮設縦集水桝 寸法表

名 称	寸法 (mm)						摘 要
	B1	B2	B3	I1	I2	I3	
1号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	6.5□/4.0□×1.5
2号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	6.5□/4.0□×1.5
3号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	6.5□/4.0□×1.5
4号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	6.5□/4.0□×1.5
5号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	6.5□/4.0□×1.5
6号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	6.5□/4.0□×1.5
7号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	6.5□/4.0□×1.5
8号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	6.5□/4.0□×1.5
9号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	6.5□/4.0□×1.5
10号仮設縦集水桝	4000	7000	8500	4000	7000	8500	6.5□/4.0□×1.5

高さ H=14.5m

(高さ10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	高 さ	数 量
ポリエチレン管	φ300,シングル管,有孔管	m		10.0	14.5	14.5
砕 石	C-40	m3	$((1.0-0.06*2)^2-(\pi*0.345^2)/4)*10.0$	6.81	14.5	9.9
吸出防止マット	t=10mm	m2	$(1.0-0.06*2)*4*10.0$	35.20	14.5	51.0
松丸太	末口120, L=2m	本	10/2*4	20	14.5	29
半割松丸太	末口120, L=1m	本	$10.0/0.3 \div 33 \quad 33*4=132$	132	14.5	191
分岐管	300×400,90度L管	個		1		1
キャップ		個		1		1
亀甲金網	1.0×16	枚		1		1
(作業土工)				(1箇所当り)	(箇所)	
法面整形	盛土部	m2	$1/2 \times (8.50+4.00) \times 1.50 \times 1.803 \times 4$	67.6	1.0	67.6

## 7. 舗 装 工

### 【 配水場 】



土工計算書（配水場管理道）									
測点 番号	距離	舗装厚分（切土部）			摘要	舗装厚分（盛土部）			摘要
		面積	平均 面積	立積		面積	平均 面積	立積	
NO. 0		1. 0				0. 0			
NO. 1	20. 00	1. 0	1. 00	20. 0		0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 2	20. 00	1. 0	1. 00	20. 0		0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 3	20. 00	1. 0	1. 00	20. 0		0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 4	20. 00	1. 0	1. 00	20. 0		0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 5	20. 00	1. 0	1. 00	20. 0		0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 6	20. 00	1. 0	1. 00	20. 0		0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 7	20. 00	1. 0	1. 00	20. 0		0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 8	20. 00	0. 0	0. 50	10. 0		1. 0	0. 50	10. 0	
NO. 9	20. 00	0. 0	0. 00	0. 0		1. 0	1. 00	20. 0	
NO. 9 +7. 80	7. 80	0. 0	0. 00	0. 0		1. 0	1. 00	7. 8	
NO. 10	11. 20	0. 0	0. 00	0. 0		1. 0	1. 00	11. 2	
NO. 10 +8. 62	8. 62	0. 0	0. 00	0. 0		1. 0	1. 00	8. 6	
NO. 11	11. 38	0. 0	0. 00	0. 0		1. 0	1. 00	11. 4	
NO. 11 +1. 05	1. 05	0. 0	0. 00	0. 0		1. 0	1. 00	1. 1	
計			150. 0				70. 1		

土工計算書（配水場管理道）									
測点 番号	距離	路床盛土 W<2.5			摘要	路床盛土 2.5≤W<4.0			摘要
		面積	平均 面積	立積		面積	平均 面積	立積	
NO. 0		0.0				0.0			
NO. 1	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
NO. 2	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
NO. 3	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
NO. 4	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
NO. 5	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
NO. 6	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
NO. 7	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
NO. 8	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
NO. 9	20.00	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
NO. 9 +7.80	7.80	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
NO. 10	11.20	0.3	0.15	1.7		0.6	0.30	3.4	
NO. 10 +8.62	8.62	0.3	0.30	2.6		0.0	0.30	2.6	
NO. 11	11.38	1.9	1.10	12.5		0.0	0.00	0.0	
NO. 11 +1.05	1.05	1.3	1.60	1.7		0.9	0.45	0.5	
計			18.5				6.5		

土工計算書（配水場管理道）

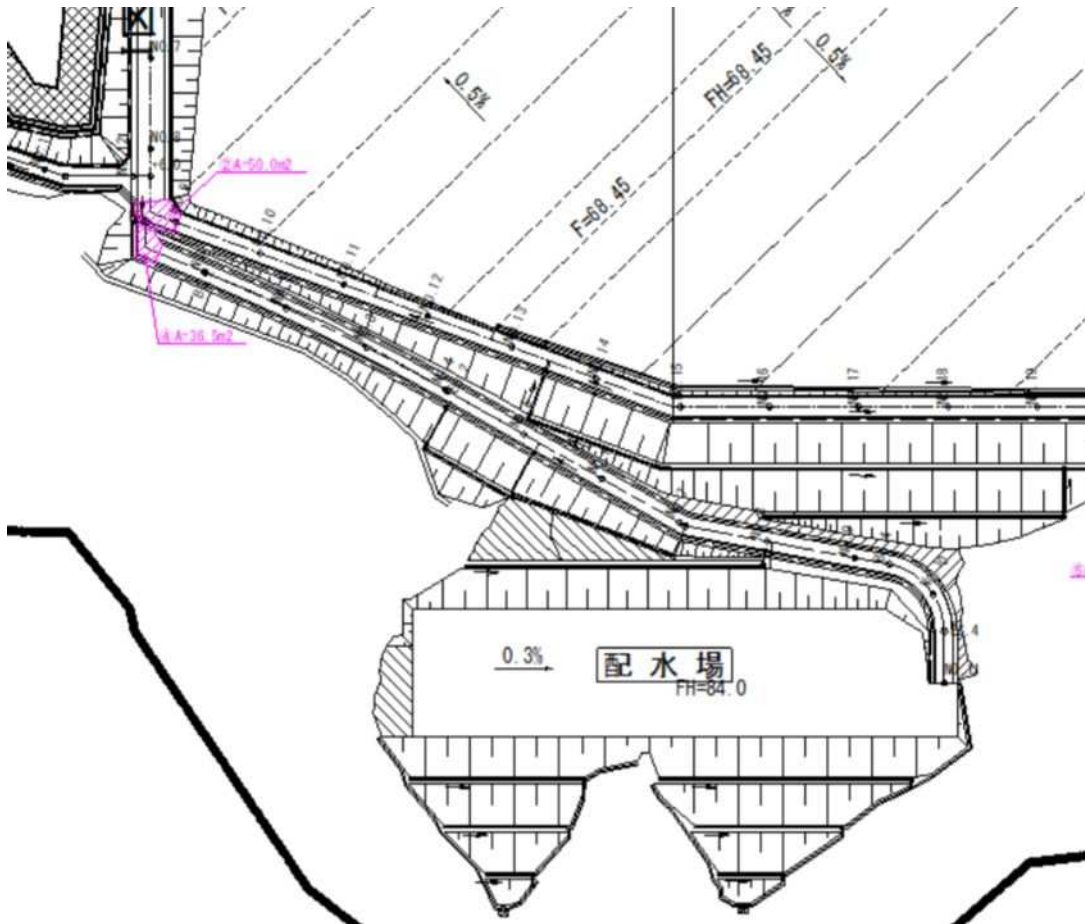
測点 番号	距離	路床盛土 4.0≦W			摘要				摘要
		面積	平均 面積	立積					
NO. 0		0.0							
NO. 1	20.00	0.0	0.00	0.0					
NO. 2	20.00	0.0	0.00	0.0					
NO. 3	20.00	0.0	0.00	0.0					
NO. 4	20.00	0.0	0.00	0.0					
NO. 5	20.00	0.0	0.00	0.0					
NO. 6	20.00	0.0	0.00	0.0					
NO. 7	20.00	0.0	0.00	0.0					
NO. 8	20.00	5.4	2.70	54.0					
NO. 9	20.00	5.4	5.40	108.0					
NO. 9 +7.80	7.80	5.4	5.40	42.1					
NO. 10	11.20	0.0	2.70	30.2					
NO. 10 +8.62	8.62	0.0	0.00	0.0					
NO. 11	11.38	0.8	0.40	4.6					
NO. 11 +1.05	1.05	1.0	0.90	0.9					
計			239.8				0.0		

舗装計算書（配水場管理道）									
測点 番号	距離	車道 下層路盤			摘要				摘要
		幅員	平均 幅員	面積		幅員	平均 幅員	面積	
N0.0 +9.15		4.10							
N0.1	10.85	4.10	4.10	44.5					
N0.2	20.00	4.10	4.10	82.0					
N0.3	20.00	4.10	4.10	82.0					
N0.4	20.00	4.10	4.10	82.0					
N0.5	20.00	4.10	4.10	82.0					
N0.6	20.00	4.10	4.10	82.0					
N0.7	20.00	4.10	4.10	82.0					
N0.8	20.00	4.10	4.10	82.0					
N0.9	20.00	4.10	4.10	82.0					
N0.9 +7.80	7.80	4.10	4.10	32.0					
N0.10	11.20	3.83	3.97	44.5					
N0.10 +8.62	8.62	3.83	3.83	33.0					
N0.11	11.38	3.83	3.83	43.6					
N0.11 +1.05	1.05	3.83	3.83	4.0					
				36.5	根拠図より				
計				894.1					

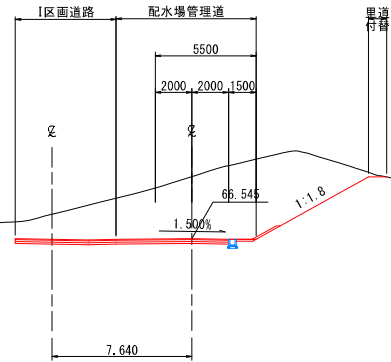




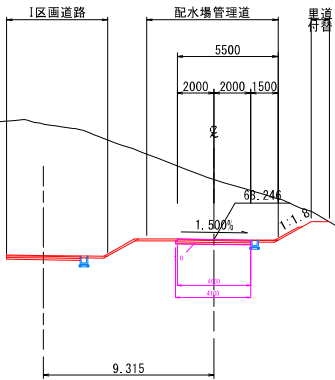
舗装工平面図



NO. 8+16.014 EC 1-0 (NO. 0+06)  
GH=69.94  
FH=66.545



NO. 10+10.401 NO. 2  
GH=71.52  
FH=68.246

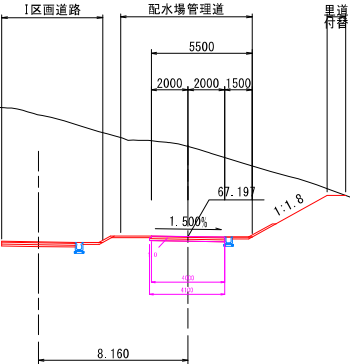


工種	種別	規格	単位	数量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	1.0
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>2</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>2</sup>	-

BP (NO. 0)  
GH=67.83  
FH=66.428



NO. 9+10.023 NO. 1  
GH=72.13  
FH=67.197



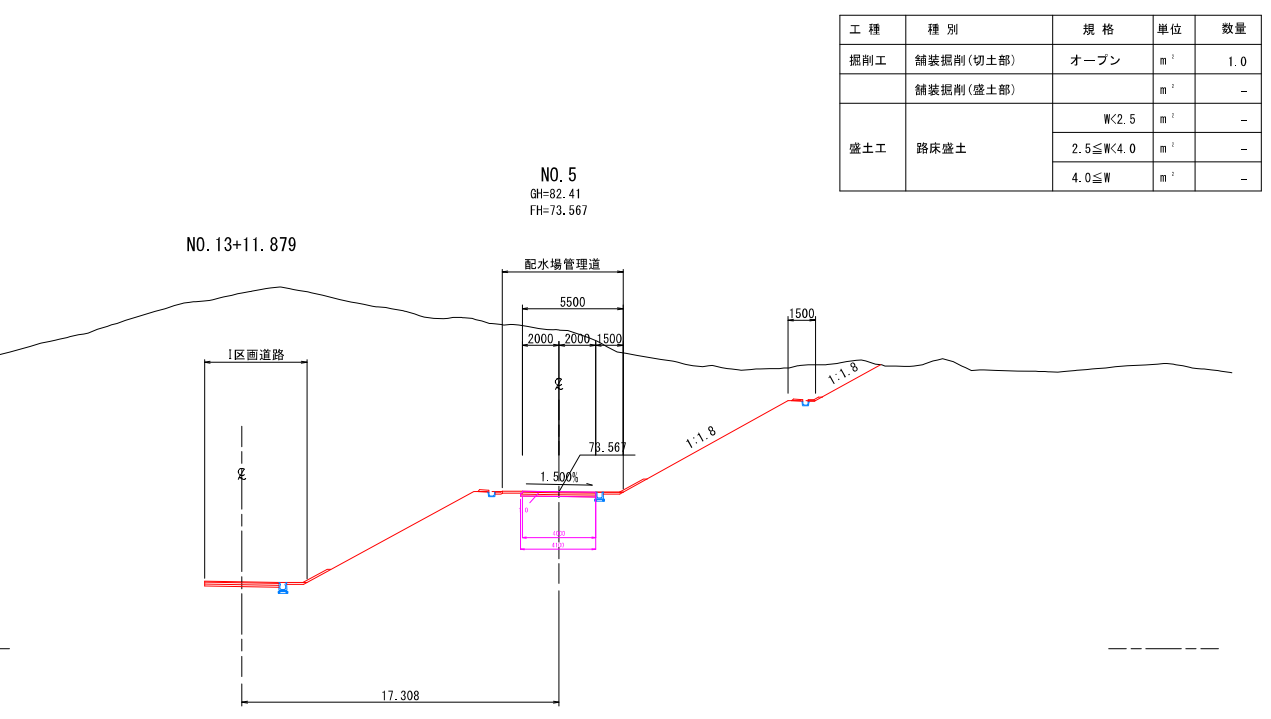
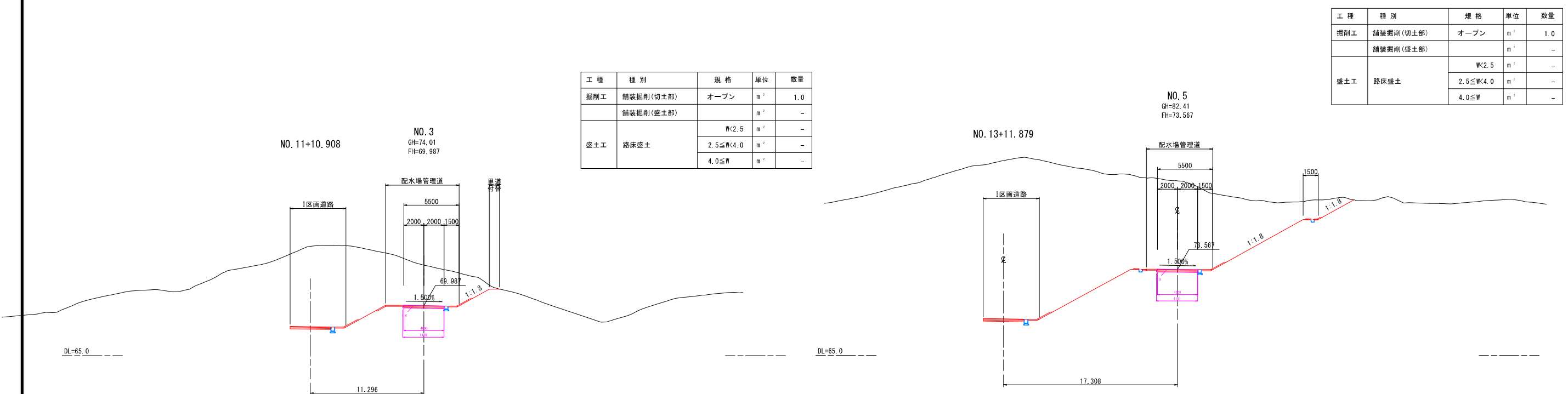
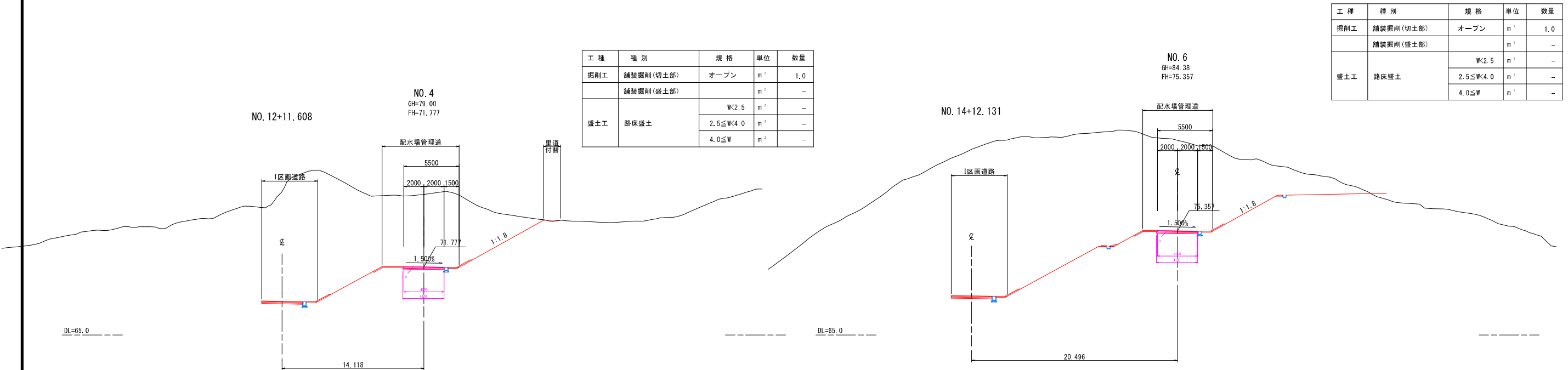
工種	種別	規格	単位	数量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	1.0
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>2</sup>	-
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≤W	m <sup>2</sup>	-

事業名	江津地域拠点工業団地 HIJ区画造成事業
施工箇所	江津市松川町外 地内
図面名称	配水場管理用道路 横断面図(1/4) A1 S=1:200 縮尺 A3 S=1:400
事業者	島根県企業局
設計	株式会社エイト日本技術開発 橋本 秀昭
図番	104 葉の内 91

※地盤線はLPデータより作成

配水場管理用道路横断面図 (2/4)

舗装工根拠図 (配水場)



事業名	江津地域拠点工業団地 HIJ区画造成事業
施工箇所	江津市松川町外 地内
図面名称	配水場管理用道路 横断面図 (2/4) A1 S=1:200 縮尺 A3 S=1:400
事業者	島根県企業局
設 計	株式会社エイト日本技術開発 橋本 秀昭
図 番	104 葉の内 92

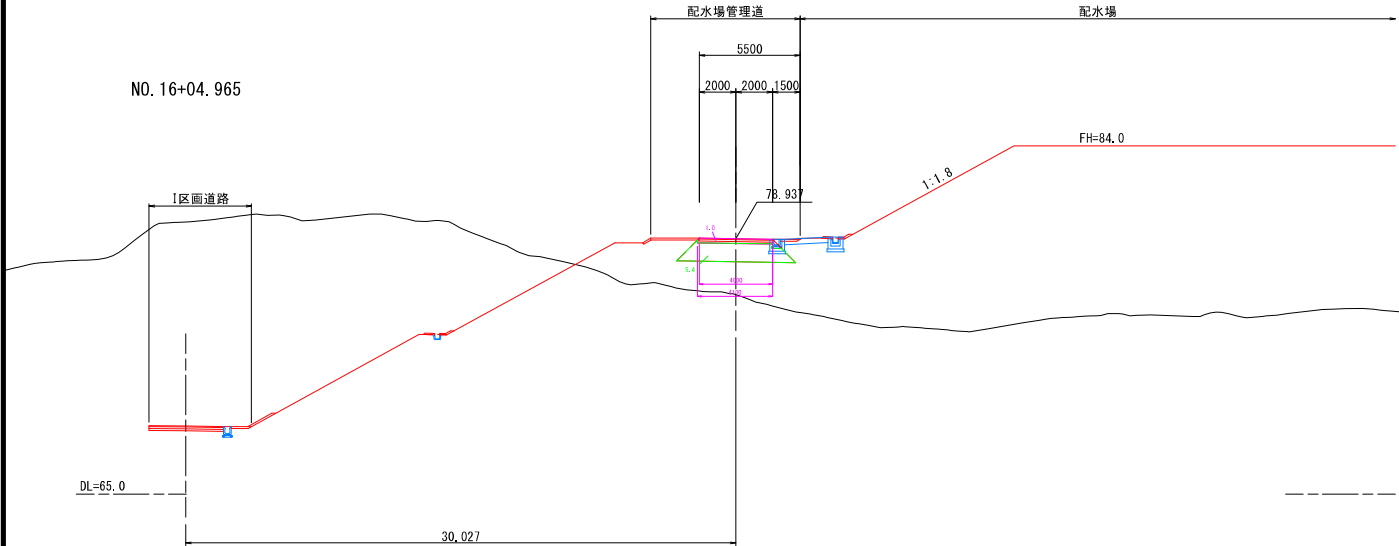
※地盤線はLPデータより作成

配水場管理用道路横断面図 (3/4)

舗装工根拠図 (配水場)

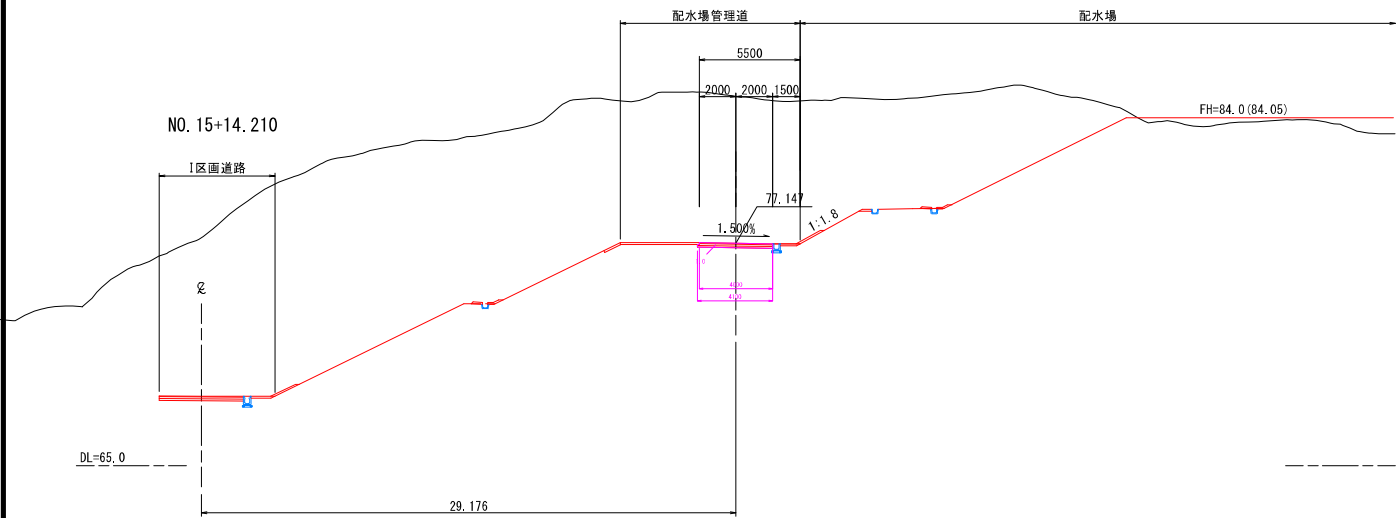
工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削 (切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	舗装掘削 (盛土部)		m <sup>2</sup>	1.0
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>2</sup>	5.4

NO. 8  
GH=75.87  
FH=78.937

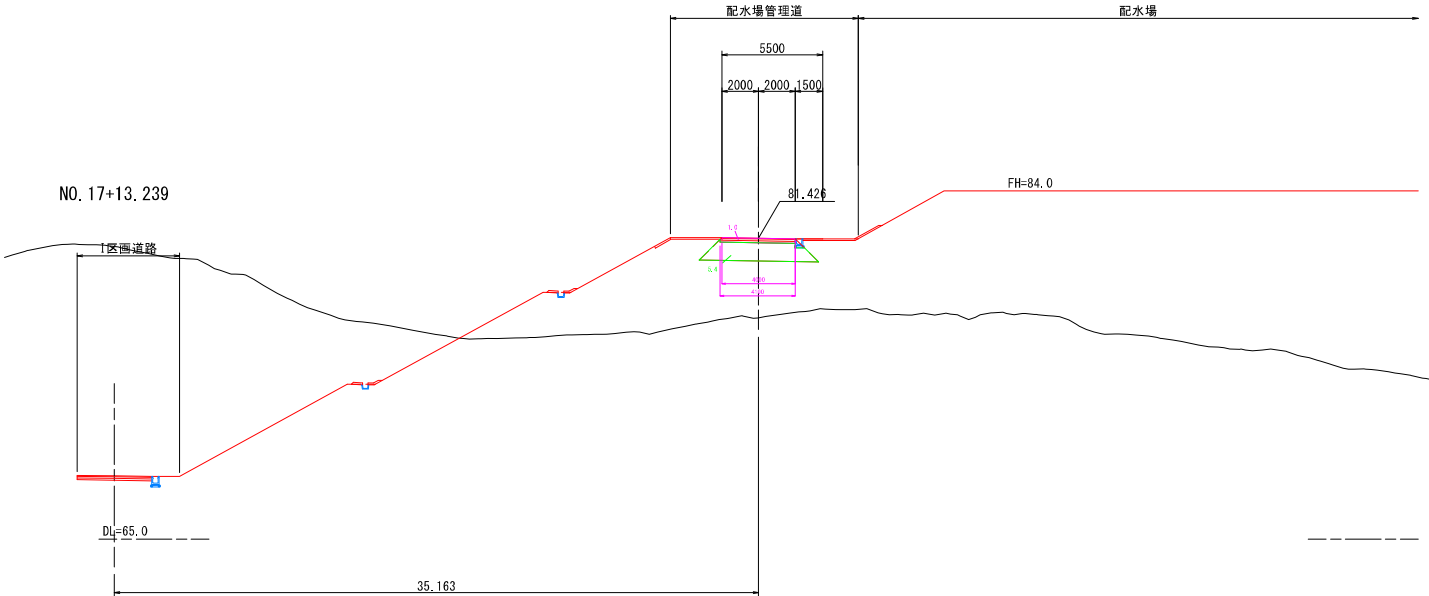


工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削 (切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	舗装掘削 (盛土部)		m <sup>2</sup>	1.0
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>2</sup>	-

NO. 7  
GH=85.17  
FH=77.147

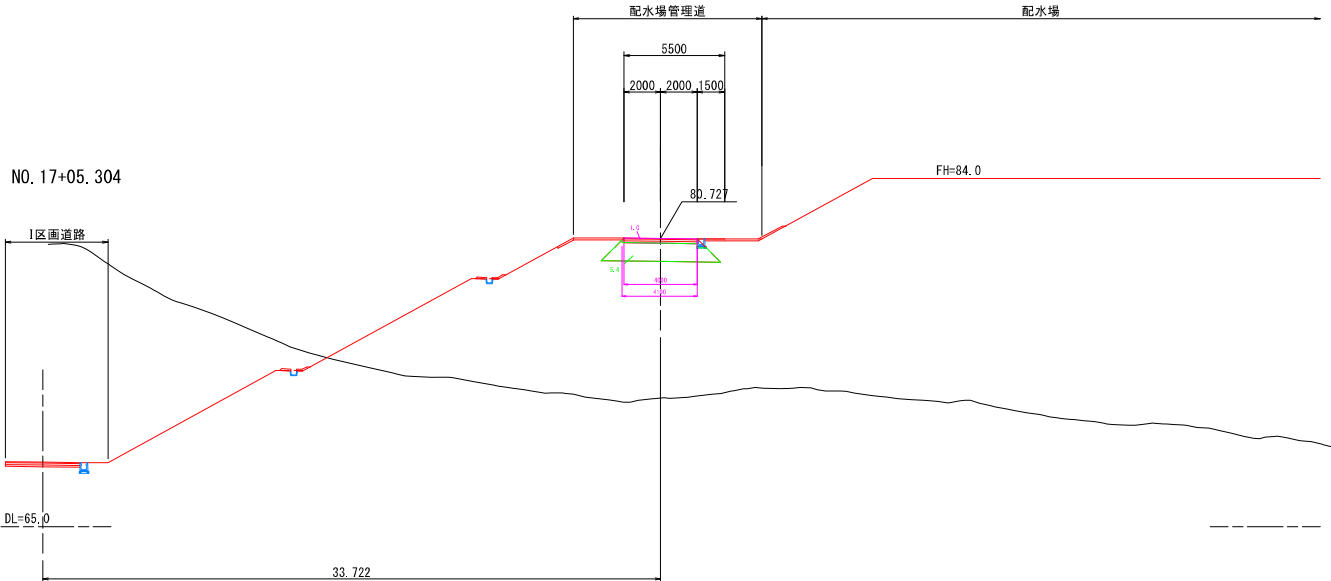


BC 4-0 (NO. 9+07.803)  
GH=77.08  
FH=81.426



工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削 (切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	舗装掘削 (盛土部)		m <sup>2</sup>	1.0
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	-
		2.5≦W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>2</sup>	5.4

NO. 9  
GH=72.02  
FH=80.727

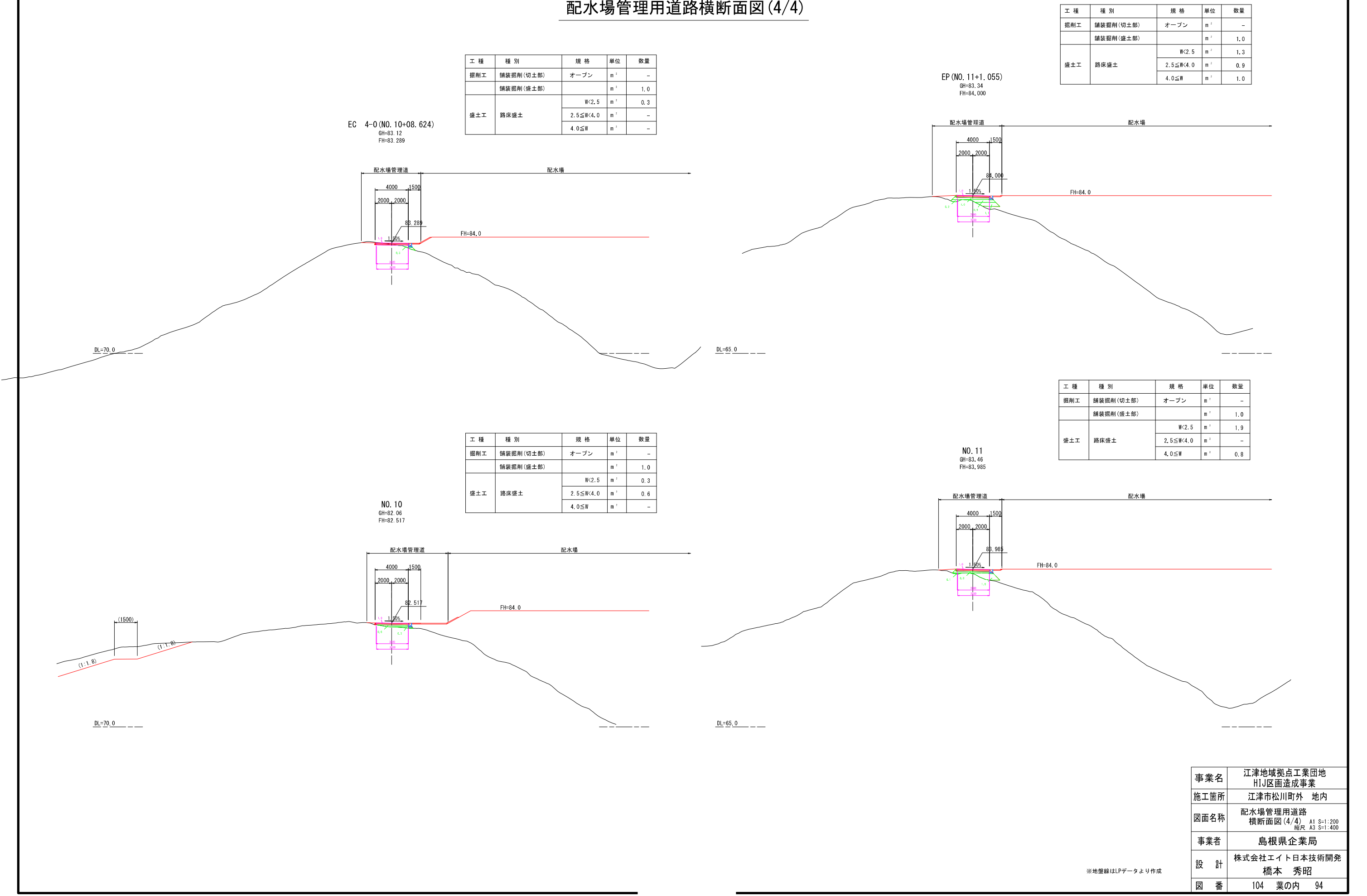


事業名	江津地域拠点工業団地 HIJ区画造成事業
施工箇所	江津市松川町外 地内
図面名称	配水場管理用道路 横断面図 (3/4) A1 S=1:200 縮尺 A3 S=1:400
事業者	島根県企業局
設 計	株式会社エイト日本技術開発 橋本 秀昭
図 番	104 葉の内 93

※地盤線はLPデータより作成

舗装工根拠図(配水場)

配水場管理用道路横断面図(4/4)



工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>2</sup>	1.0
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	0.3
		2.5≦W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>2</sup>	-

工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>2</sup>	1.0
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	1.3
		2.5≦W<4.0	m <sup>2</sup>	0.9
		4.0≦W	m <sup>2</sup>	1.0

工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>2</sup>	1.0
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	0.3
		2.5≦W<4.0	m <sup>2</sup>	0.6
		4.0≦W	m <sup>2</sup>	-

工 種	種 別	規 格	単 位	数 量
掘削工	舗装掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	舗装掘削(盛土部)		m <sup>2</sup>	1.0
盛土工	路床盛土	W<2.5	m <sup>2</sup>	1.9
		2.5≦W<4.0	m <sup>2</sup>	-
		4.0≦W	m <sup>2</sup>	0.8

事業名	江津地域拠点工業団地 HIJ区画造成事業
施工箇所	江津市松川町外 地内
図面名称	配水場管理用道路 横断面図(4/4) A1 S=1:200 縮尺 A3 S=1:400
事業者	島根県企業局
設 計	株式会社エイト日本技術開発 橋本 秀昭
図 番	104 葉の内 94

※地盤線はLPデータより作成

## 【配水場】

### 8.道路付属施設工

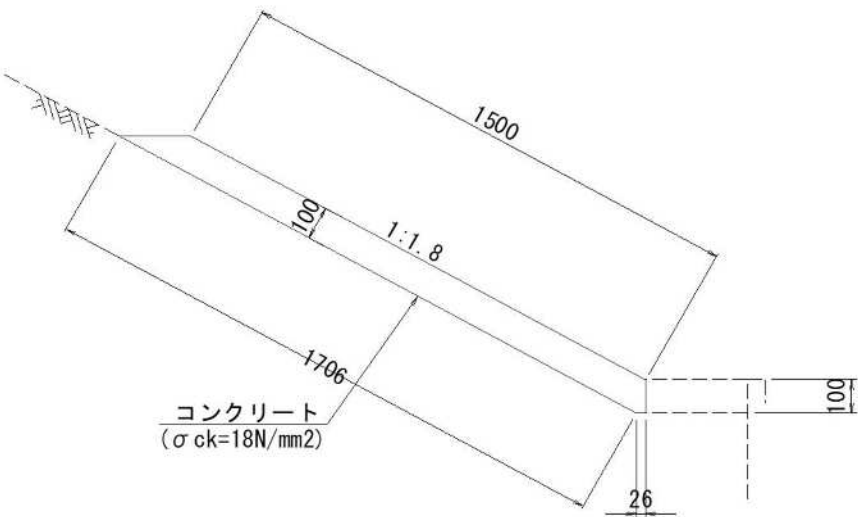
## 道路附属施設工 数量集計表

## 【配水場】

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	備 考
道路附属物工					
	1号防草コンクリート	t=100	m	165.4	
	1号張りコンクリート	t=100	m	39.0	
	6号張りコンクリート	t=100	m	177.8	
	16号張りコンクリート	t=100	m	194.1	
	17号張りコンクリート	t=100	m	43.2	
	地先境界ブロック	B120-H120	m	20.2	
防護柵工					
	車止め	上下式	本	2	
丸太階段工					
	丸太階段		m	102.7	里道付け替え





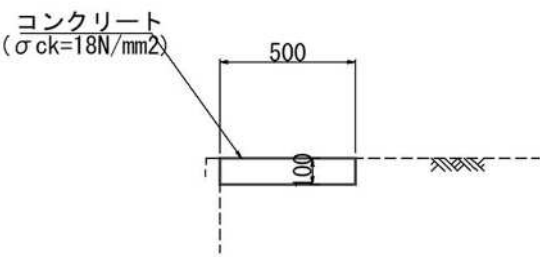


1号防草コンクリート

L = 165.4 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	$((1.500+1.706)/2*0.100+0.026*0.100/2)*10.0$	1.616	165.4	26.7
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	$(1.500+1.706)/2*0.100+0.026*0.100/2)$	0.162	165.4	2.7
型枠		m2	0.100*10.0	1.000	165.4	16.5



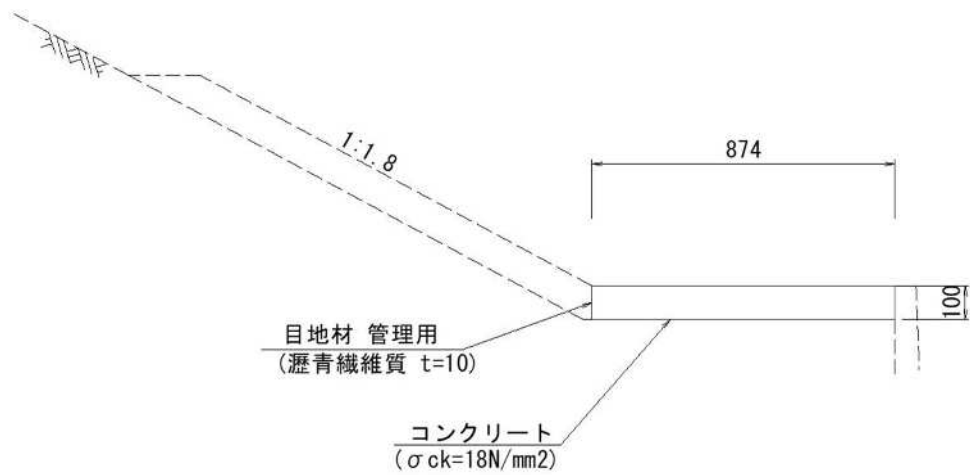


1号張りコンクリート

L = 39.0 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m3	$0.500 \times 0.100 \times 10.0$	0.500	39.0	2.0
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	$0.500 \times 0.100$	0.050	39.0	0.2
型枠		m2	$0.100 \times 10.0$	1.000	39.0	3.9





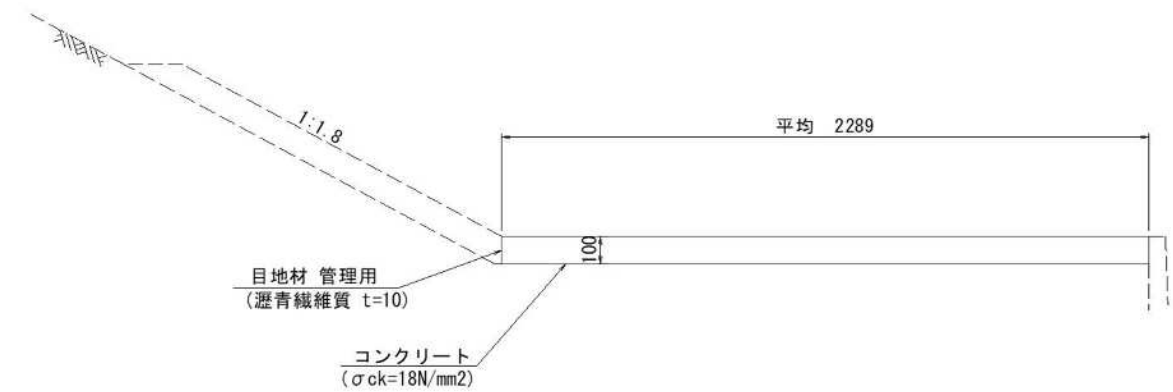
6号張りコンクリート

L = 177.8 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	0.874*0.100*10.0	0.874	177.8	15.5
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	0.874*0.100	0.087	177.8	1.6
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	10.000*0.100	1.000	177.8	17.8
型枠		m2	0.100*10.0	1.000	177.8	17.8



【配水場】



16号張りコンクリート

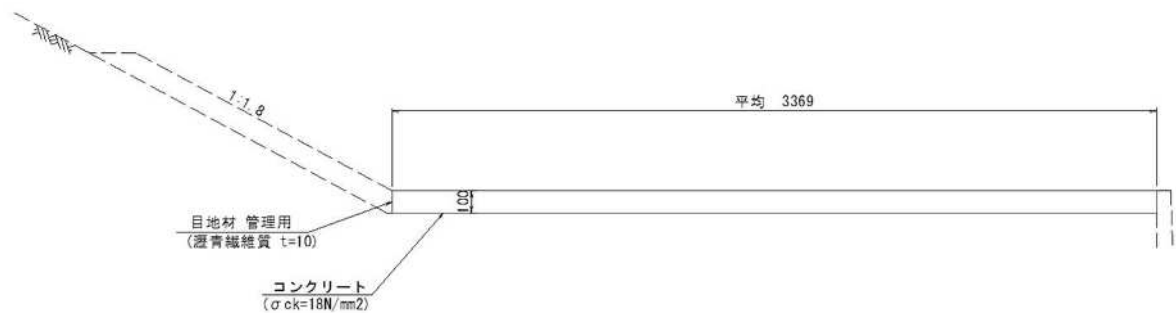
L = 194.1 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	2.289*0.100*10.0	2.289	194.1	44.4
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	2.289*0.100	0.229	194.1	4.4
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	10.000*0.100	1.000	194.1	19.4
型枠		m2	0.100*10.0	1.000	194.1	19.4





【配水場】



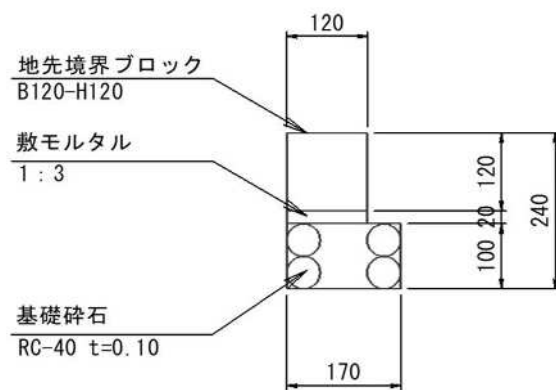
17号張りコンクリート

L = 43.2 m

名 称	規 格	単位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	3.369*0.100*10.0	3.369	43.2	14.6
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	3.369*0.100	0.337	43.2	1.5
目地材	瀝青繊維質 t=10	m2	10.000*0.100	1.000	43.2	4.3
型枠		m2	0.100*10.0	1.000	43.2	4.3



【配水場】



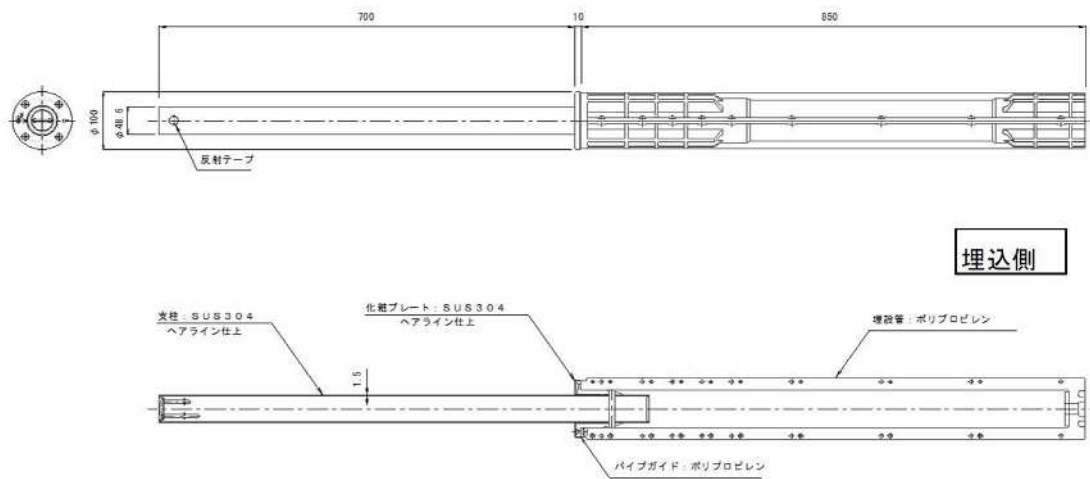
地先境界ブロック

L = 20.2 m

名 称	規 格	単 位	算 式	10m当り数量	延長・箇所	数 量
地先境界ブロック	B120-H120	個	10.0/0.6	16.700	20.2	33.7
敷モルタル	1:3	m3	0.120*0.020*10.0	0.024	20.2	0.0
基礎砕石	RC-40 t=0.10	m2	0.170*10.0	1.700	20.2	3.4



【配水場】



車止め

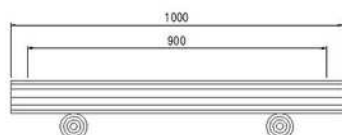
N = 2.0 本

名 称	規 格	単位	算 式	1箇所当り数量	延長・箇所	数 量
車止め	上下式	本		2.000	1.0	2.0

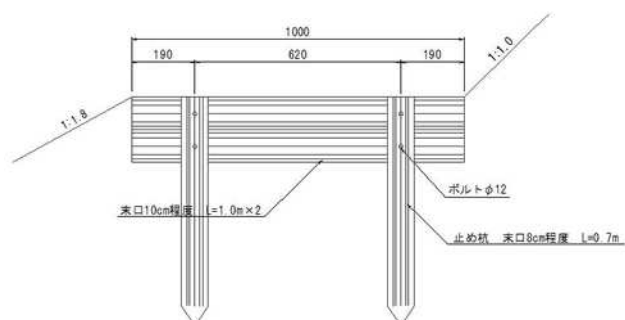


【配水場】

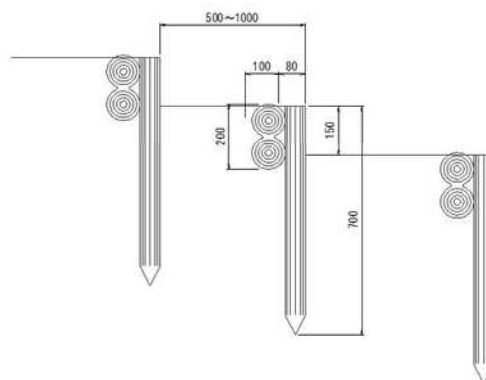
平面图



正 面 图



側面図



## 丸太階段

総計 104.0 段  
 (L = 102.7 m)

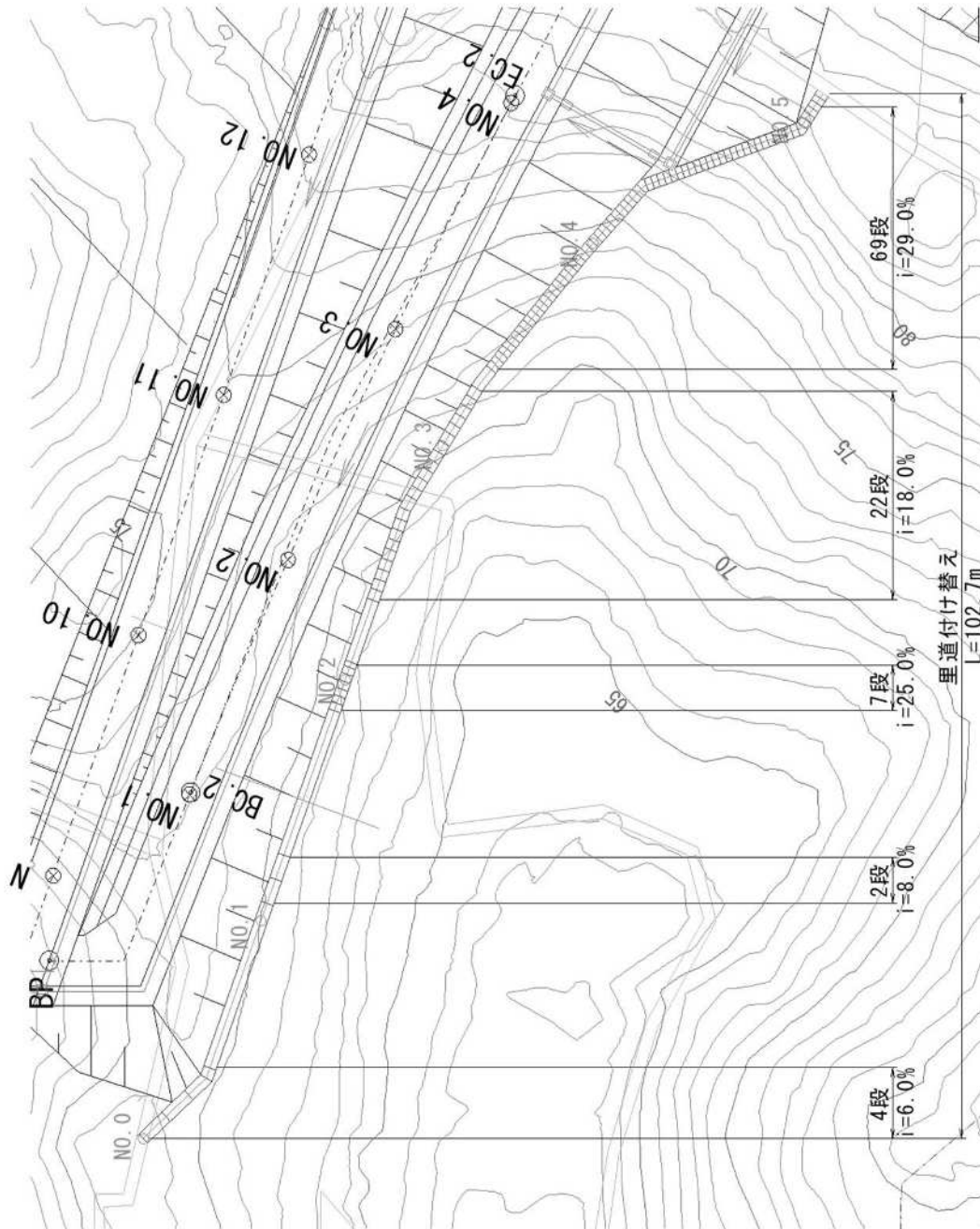
※根拠図より

[illegible]



【配水場】

丸太階段工 平面図



L=	102.7 m
段数	104 段

## 9.伐開除根工

【 配水場 】



伐開除根一覽表：配水場

	配水場	合計	備考
伐開	11,415.8	11,415.8	

・根拠図：配水場



# 1. 数 量 総 括 表

【畑口谷川調整池】

設 計 数 量 総 括 表 (畑口谷川調整池)								(1／4)
費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考	
造成工事								
	土工				式	1		
		掘削工			式	1		
			土砂掘削		m3	6,140.1	(地山土量)	
		盛土工			式	1		
			盛 土	現地発生土	m3	1,195.9	(地山土量)	
		残土処理工						
			残土処理	土砂	m3	5,561.7		
	伐開除根工				式	1		
		伐開除根工			式	1		
			伐開	機械施工	m2	3,280.5		
(調整池工)								
	土工							
		整形仕上げ工	法面整形	切土部 砂質土	m2	1588.8		
			法面整形	盛土部	m2	662.3		
	護岸工							
		張ブロック工	ブロックマット		m2	1945.5		
		張コンクリート工	基面整正		m2	239.4		
			張コンク リ ート	18N/mm2 t=10cm	m2	545.0		
	付帯工							
		坂路工	床堀	土砂	m3	34.7		
			基面整正	〃	m2	138.4		
			コンクリート舗装	表面粗仕上, t=100	m2	131.9		
			鉄筋金網	D6-100×100	t	586.0	A=131.9m2	
			目地材	t=10	m2	1.36		
			基礎碎石	RC-40, t=150	m2	138.4		

設 計 数 量 総 括 表 (畑口谷川調整池)								(2/4)
費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考	
			法肩コンクリート	両側	m	26.5	単位数量計算書 参照	
			法肩コンクリート	片側	m	16.9		
		立入防止柵工	立入防止柵	H=2.0m	m	226.3		
	洪水吐工							
		作業土工	床堀	土砂	m3	1482.5		
			埋戻し	4m≦W1	m3	888.8		
			埋戻し	1m≦W1<4m	m3	10.9		
			基面整正	土砂	m2	222.3		
		本体工	コンクリート	24N/mm2	m3	56.8		
			型 枠	鉄筋	m2	161.6		
			鉄 筋	D16～D22, SD345	t	3.074		
			〃	D13 , SD345	t	1.225		
			均しコンクリート	t=100	m2	32.5		
			同型枠		m2	2.3		
			足場工	枠組	掛m2	153.5		
			足場工	単管	掛m2	14.6		
			支保工	40kN/m2< w ≦80kN/m2	空m3	2.3		
			水抜パイプ	VPΦ100	m	0.5		
			吸出防止シート		m2	0.04		
			スクリーン	SUS 幅1.0m×高さ1.5m	式	1	211.4kg	
			フトンカゴ	線径4.0mm×網目15cm ×高さ50cm×幅120cm	m	9.0		
			調整コンクリート	18N/mm2	m3	0.6		
			同型枠		m2	1.1		
			目地材	t=20	〃	1.8		
			足掛金物	W=400	本	32		
			リヤサークル	LG-8	本	4		
			リヤバー	LG-5 H=1800	本	7		
			リヤナット	LG-4・SUS304	個	28		

設 計 数 量 総 括 表 (畑口谷川調整池)							(3/4)
費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考
			オールアンカー	M10×60L・SUS304	本	8	
			PCボックスカルバート	2000×2000×2000 A	本	17	標準品
			PCボックスカルバート	2000×2000×2000 B	本	11	縦締用連結ボックス付
			PCボックスカルバート	2000×2000×2000 B 差し筋アンカー-D13 L190×62本	本	5	縦締用連結ボックス付
			PC鋼棒	縦締用PC鋼棒B種1号 φ17mm L=1940mm	本	16	
			PC鋼棒	縦締用PC鋼棒B種1号 φ17mm L=3940mm	本	4	
			PC鋼棒	縦締用PC鋼棒B種1号 φ17mm L=5940mm	本	32	
			定着金具	φ17用	組	104	
			敷モルタル	1:3 t=20mm	m3	3.2	
			基礎コンクリート	t=150mm 18N/mm2	m3	25.7	
			同型枠		m2	19.8	
			基礎碎石	RC-40 t=200mm	m2	171.6	
			巻きコンクリート	24N/mm2	m3	2.4	
			同型枠		m2	16.3	
			鉄 筋	D13 , SD345	t	0.038	
			差筋アンカー	D13 L=190(埋込長50mm)	本	310	W=59kg
			プレキャスト版(頂版)	2900×2900×300 開口 φ600×1箇所	枚	2	
			プレキャスト枠(上部ブロック)	2500×2500×2000 側壁開口 □2000×1000	個	2	
			プレキャスト枠(下部ブロック)	2500×2500×2000 側壁開口 □2000×1000	個	2	
			プレキャスト版(底版)	2900×2900×400	枚	2	
			1号プレホール直壁	φ900 h=1800	個	2	
			1号プレホール直壁	φ900 h=1500	個	1	
			1号プレホール直壁	φ900 h=1200	個	1	
			1号プレホール斜壁	φ600/900 h=450	個	1	
			1号プレホール斜壁	φ600/900 h=300	個	1	
			プレホール調整リング	φ600 h=150	個	1	
			プレホール調整リング	φ600 h=100	個	1	
			プレホール調整金具		組	2	
			鉄蓋	φ600 h=110 T-25	組	2	
			調整モルタル		m3	0.02	
			巻立コンクリート	18N/mm2	m3	0.16	





## 2. 整 地 土 工

### 【畑口谷川調整池】

[illegible]

土量配分表

切土工

掘削工種	土質	単位	発生土量
オープン	土砂	m <sup>3</sup>	6,140.1
	軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	
	軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	
	中硬岩	m <sup>3</sup>	
片切	土砂	m <sup>3</sup>	
	軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	
	軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	
土	中硬岩	m <sup>3</sup>	
	計	m <sup>3</sup>	6,140.1

①発生土

土質	単位	発生土量 (地山換算)	残土(地山換算)	流用(地山換算)
土砂	m <sup>3</sup>	7,657.3	5,561.7	2,095.6
軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	0.0	0.0	0.0
軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	0.0	0.0	0.0
中硬岩	m <sup>3</sup>	0.0	0.0	0.0
粘性土	m <sup>3</sup>	0.0	0.0	
計	m <sup>3</sup>	7,657.3		2,095.6

①>②のため

残土処理		
土質	単位	残土量
土砂	m <sup>3</sup>	5,561.7
軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	0.0
軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	0.0
中硬岩	m <sup>3</sup>	0.0
粘性土	m <sup>3</sup>	0.0

他工区発生土又は購入土		
土質	単位	他工区発生土
-	m <sup>3</sup>	0.0

作業土工

土質	単位	発生土量
土砂	m <sup>3</sup>	1,517.2
軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	0.0
軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	0.0
中硬岩	m <sup>3</sup>	0.0
合計	m <sup>3</sup>	1,517.2

盛土工

盛	別	細別	単位	量
	造成	路体	m <sup>3</sup>	1,195.9
土				
合計			m <sup>3</sup>	1,195.9

作業土工

埋戻	単位	899.7
----	----	-------

盛土工+埋戻工

②	必要土量	m <sup>3</sup>	2,095.6
---	------	----------------	---------

作業土工内訳

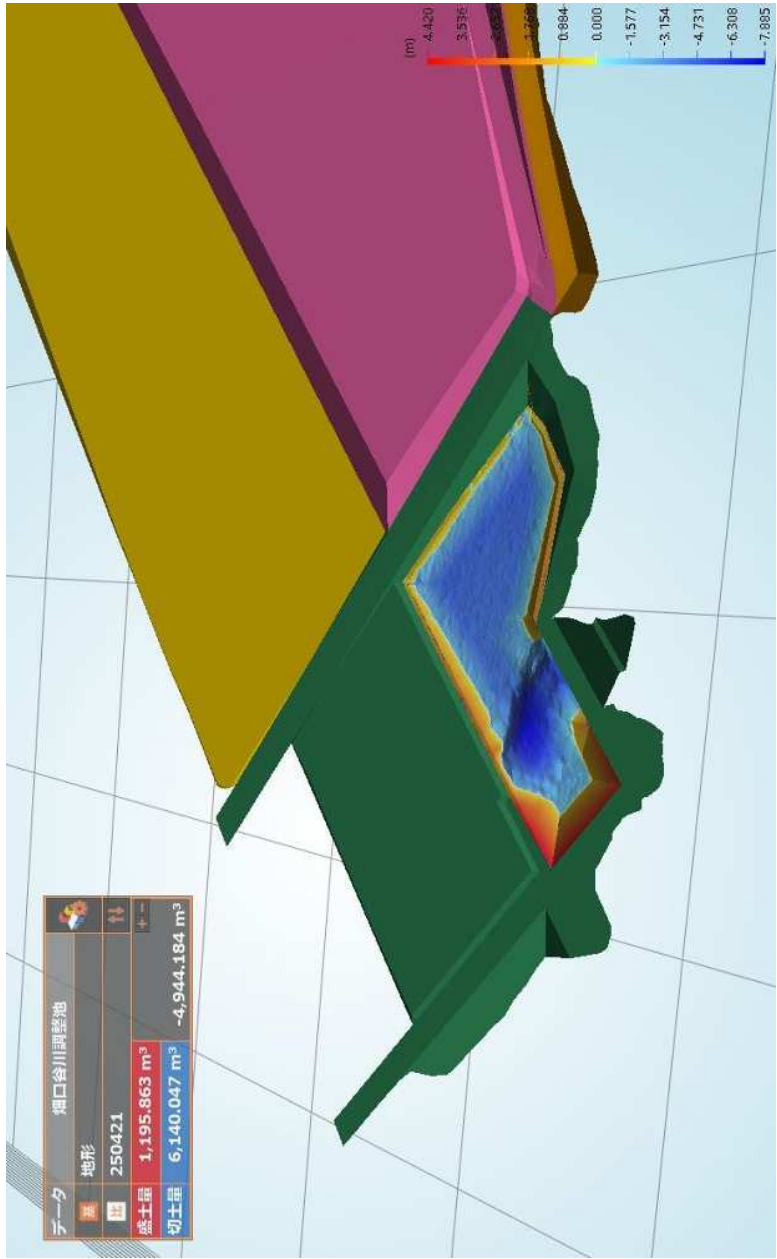
工種	種別	単位	付帯工	洪水吐工	計
床掘	土砂	m <sup>3</sup>	34.7	1,482.5	1,517.2
	軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>			0.0
	軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>			0.0
	中硬岩	m <sup>3</sup>			0.0
埋戻	A W <sub>2</sub> ≥ 4m	m <sup>3</sup>			899.7
	B W <sub>1</sub> ≥ 4m	m <sup>3</sup>			
	C 1m ≤ W <sub>1</sub> < 4m	m <sup>3</sup>		888.8	
	D W <sub>1</sub> < 1m	m <sup>3</sup>		10.9	

土量一覧表：畑口谷川調整池 全体

	畑口谷川調整池	合計	備考
切土量	6,140.1	6,140.1	
盛土量	1,195.9	1,195.9	
差分	4,944.2	4,944.2	発生土

※土量は3次元CADより計測（モデルは計画高で作成）  
土量算出の際は別途舗装分を計上している

・土工根拠図：畑口谷川調整池



畑口谷川調整池

	土量 (m3)	備考
切土量	6,140.1	
盛土量	1,195.9	
差分	4,944.2	発生土

### 3.伐開除根工

【 畑口谷川調整池 】

伐開除根工 集計表

[illegible]

伐開除根一覧表：畑口谷川調整池

	畑口谷川調整池	合計	備考
伐開	3,280.5	3,280.5	

・根拠図：畑口谷川調整池





4. 調 整 池 工  
【畑口谷川調整池】

# 1 法 面 工 、 護 岸 工

## 法面工、護岸工数量集計表

[illegible]

1-1. 法面工

(1) 切土法面整形 (砂質土)

後頁 法面平面積図の①の面積

$$1:1.8\text{部} \quad A = 1388.8 * 1.1440 = 1588.8 \text{ m}^2$$

$$\text{注) 平面斜率} \quad 1:1.8\text{部} = \sqrt{(1+1.8^2)}/1.8 = 1.1440$$

(2) 盛土法面整形

後頁 法面平面積図の②～⑥の面積

$$1:1.8\text{部} \quad A = (64.5+222.2+25.1+189.2+77.9) * 1.1440 = 662.3 \text{ m}^2$$

$$\text{注) 平面斜率} \quad 1:1.8\text{部} = 1.1440$$

1-2. 護岸工

(1) ブロックマット

後頁 法面平面積図の①～④の面積

$$1:1.8\text{部} \quad A = (1388.8 + 64.5 + 222.2 + 25.1) \times 1.1440 = 1945.5 \text{ m}^2$$

$$\text{注) 平面斜率} \quad 1:1.8\text{部} = 1.1440$$

1-3. 張コンクリート工

(1) 基面整正

後頁 法面平面積図の⑦～⑧の面積

$$\text{LEVEL部} \quad A = 216.1 + 23.3 = 239.4 \text{ m}^2$$

(2) 張コンクリート (t=10cm)

後頁 法面平面積図の⑤～⑧の面積

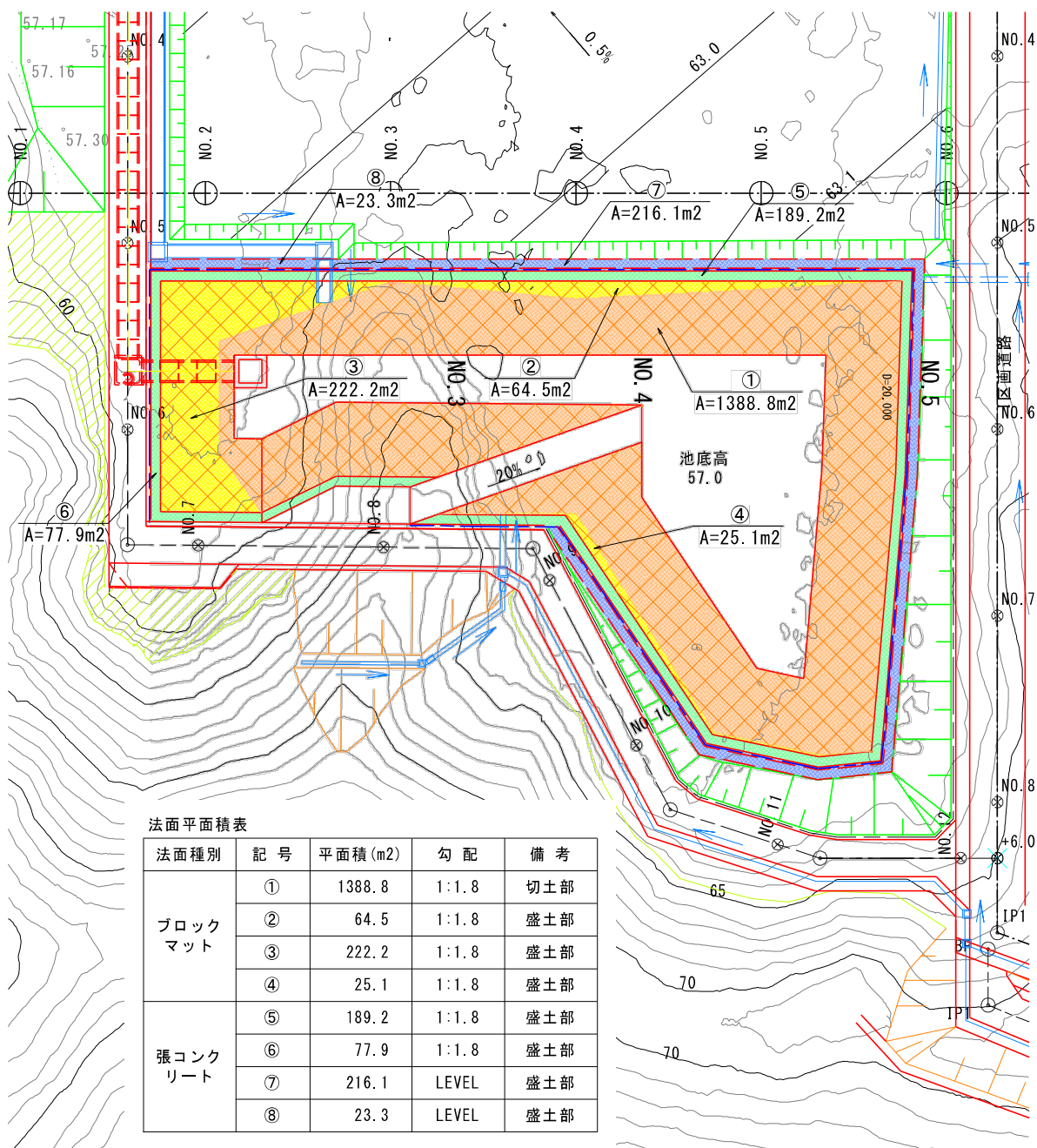
$$1:1.8\text{部} \quad A = (189.2 + 77.9) \times 1.1440 = 305.6 \text{ m}^2$$

$$\text{LEVEL部} \quad A = 216.1 + 23.3 = 239.4 \text{ //}$$

---

$$\text{合計} \quad 545.0 \text{ m}^2$$

$$\text{注) 平面斜率} \quad 1:1.8\text{部} = 1.1440$$



法面平面積図

張りコンクリート延長＝ 235.6 m

2 付 帶 工

付帯工数量集計表

[illegible]



## 2. 付帯工

### (1) 坂路工

#### 1) 床堀(土砂)

$$V = 0.9 \times (26.5 + 8.0 + 8.0 \times 1/2) = 34.7 \text{ m}^3$$

#### 2) 基面整正

$$A = 3.48 \times 26.5 + 3.85 \times (8.0 + 8.0 \times 1/2) = 138.4 \text{ m}^2$$

#### 3) コンクリート舗装(表面粗仕上), t=100

$$A = 3.28 \times 26.5 + 3.75 \times (8.0 + 8.0 \times 1/2) = 131.9 \text{ m}^2$$

#### 4) 鉄筋金網(D6-100×100)

$$W = \text{コンクリート舗装面積に同じ} \quad 131.9 \text{ m}^2 \times 4.44 \text{ kg/m}^2 = 586 \text{ kg}$$

#### 5) 目地材(t=10)

$$A = (3.28 \times 3 \text{ヶ所} + 3.75 \times 1 \text{ヶ所}) \times 0.10 = 1.36 \text{ m}^2$$

#### 6) 基礎碎石(RC-40, t=150)

$$A = 3.48 \times 26.5 + 3.85 \times (8.0 + 8.0 \times 1/2) = 138.4 \text{ m}^2$$

#### 7) 法肩コンクリート

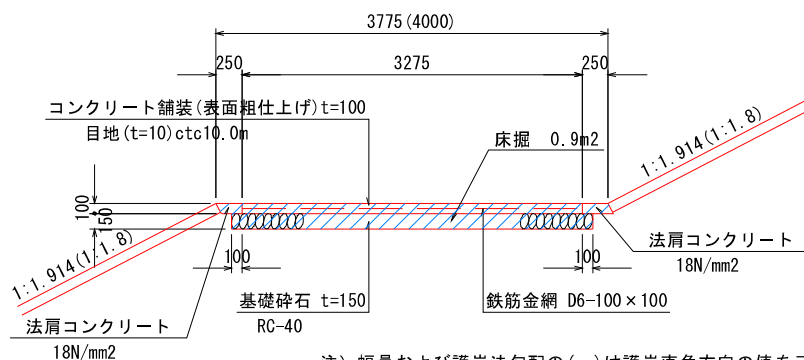
両側

$$L = 26.5 = 26.5 \text{ m}$$

片側

$$L = 8 + 8.94 = 16.9 \text{ m}$$

## 坂路部断面図

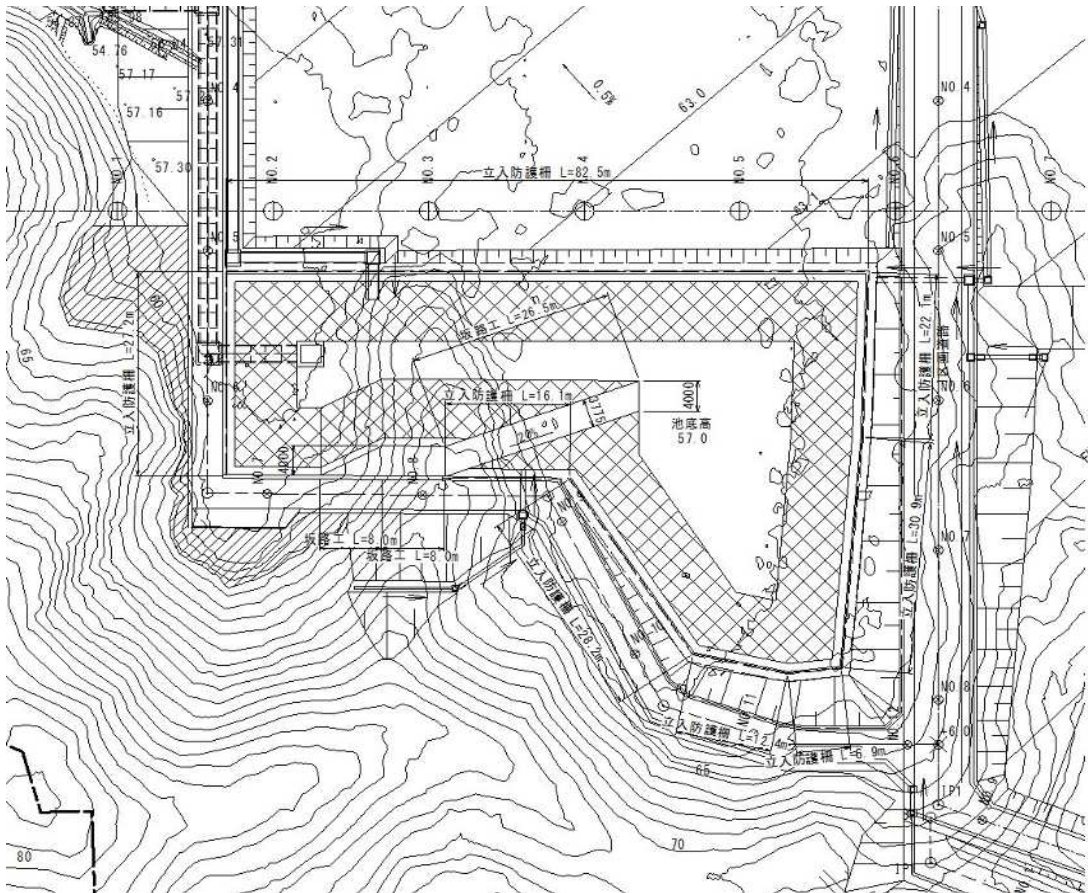


注) 幅員および護岸法勾配の( )は護岸直角方向の値を示す。

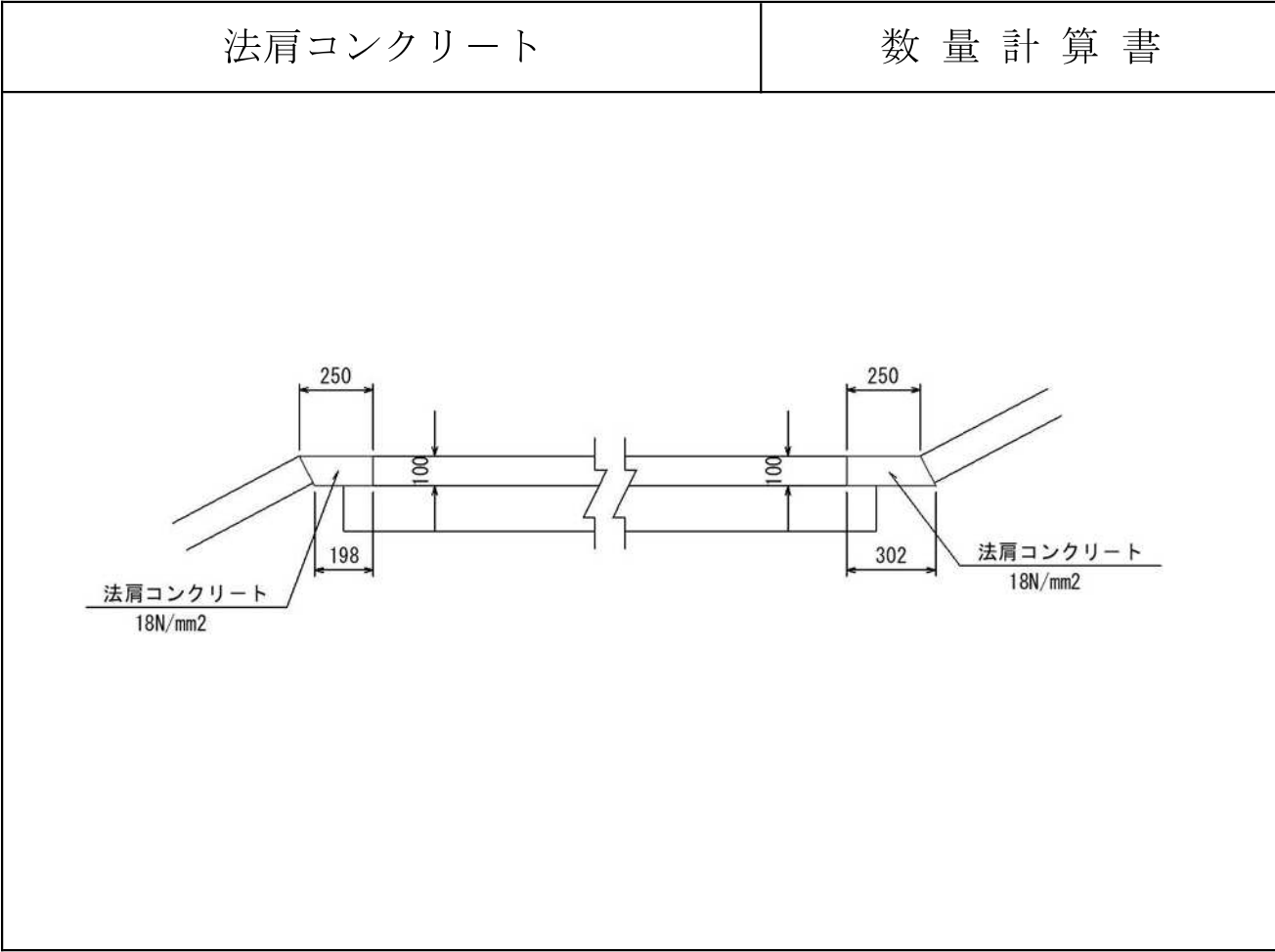
(2) 立入防止柵工

1) 立入防止柵(H=2.0m)

$$L = 82.5 + 22.1 + 30.9 + 6.9 + 12.4 + 28.2 + 16.1 + 27.2 = 226.3 \text{ m}$$



坂路工、立入防止柵工



(10m当り)						
名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
(両側)						
コンクリート	18N/mm2	m3	$\{1/2 * (0.25 + 0.198) * 0.10 + 1/2 * (0.25 + 0.302) * 0.10\} * 10.0$	0.50	26.5	1.33
型枠	小型	m2	$0.10 * 2 * 10.0$	2.00	26.5	5.30
目地材	t=10	〃	$1/2 * (0.25 + 0.198) * 0.10 + 1/2 * (0.25 + 0.302) * 0.10$	0.05	26.5	0.13
(片側)						
コンクリート	18N/mm2	m3	$\{1/2 * (0.25 + 0.198) * 0.10\} * 10.0$	0.224	16.9	0.38
型枠	小型	m2	$0.10 * 10.0$	1.00	16.9	1.69
目地材	t=10	〃	$1/2 * (0.25 + 0.198) * 0.10 * 0.10$	0.022	16.9	0.04

### 3 洪水吐工

洪水吐工数量集計表(1/5)

工種	種別	単位	立孔工	転落 防止柵工	函渠工	プレキャスト 枠①	プレキャスト 枠②	下流水路	合計	備考
床 堀	土砂	m3	234.7		1189.3			58.5	1482.5	
埋戻し	1m≦W1<4m	〃	164.0		724.8				888.8	
埋戻し	W1<1m	〃						10.9	10.9	
基面整正	土砂	m2	32.5		189.8				222.3	
コンクリート	24N/mm2	m3	56.8						56.8	
型 枠	鉄筋	m2	161.6						161.6	
鉄 筋	D16～D22, SD345	kg	3,074						3,074	
〃	D13 , SD345	〃	1,225						1,225	
均しコンクリート	t=100	m2	32.5						32.5	
同型枠		〃	2.28						2.28	
足場工	枠組	掛m2	148.2		5.3				153.5	
足場工	単管	掛m2	14.6		0.0				14.6	
支保工	40kN/m2<w ≦80kN/m2	空m3	2.26						2.26	
水抜パイプ	VPΦ100	m	0.5						0.5	
吸出防止シート		m2	0.04						0.04	

洪水吐工数量集計表(2/5)

工種	種別	単位	立孔工	転落 防止柵工	函渠工	プレキャスト 枠①	プレキャスト 枠②	下流水路	合計	備考
スクリーン	SUS 幅1.0m×高さ1.5m	式	1						1	216.1kg
フトンカゴ	線径4.0mm×網目15cm ×高さ50cm×幅120cm	m	9.0						9.0	
調整コンクリート	18N/mm <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	0.6						0.6	
同型枠		m <sup>2</sup>	1.06						1.06	
目地材	t=20	m <sup>2</sup>	1.84						1.84	
足掛金物	W=400	本		32					32	
リヤサークル	LG-8	本		4					4	
リヤババー	LG-5 H=1800	本		7					7	
リヤナット	LG-4・SUS304	個		28					28	
オールアンカー	M10×60L・SUS304	本		8					8	
PCボックス カルバート	2000×2000×2000 A	本			17				17	標準品
PCボックス カルバート	2000×2000×2000 B	本			11				11	縦縮用連結 ボックス付
PCボックス カルバート	2000×2000×2000 B 差し筋アンカー-D13 L190×62本	本			5				5	縦縮用連結 ボックス付
PC鋼棒	縦縮用PC鋼棒B種1号 φ17mm L=1940mm	本			16				16	

洪水吐工数量集計表(3/5)

工種	種別	単位	立孔工	転落 防止柵工	函渠工	プレキャスト 柵①	プレキャスト 柵②	下流水路	合計	備考
PC鋼棒	縦締用PC鋼棒B種1号 φ17mm L=3940mm	本			4				4	
PC鋼棒	縦締用PC鋼棒B種1号 φ17mm L=5940mm	本			32				32	
定着金具	φ17用	組			104				104	
敷モルタル	1:3 t=20mm	m3			3.17				3.17	
基礎コンクリート	t=150mm 18N/mm2	m3			25.7				25.7	
同型枠		m2			19.8				19.8	
基礎砕石	RC-40 t=200mm	m2			171.6				171.6	
巻きコンクリート	24N/mm2	m3	0.48		1.93				2.41	
同型枠		m2	3.250		13.0				16.3	
鉄筋	D13 , SD345	kg	7.5		30				38	
差筋アンカー	D13 L=190 (埋込長50mm)	本	62		248				310	W=59.00kg
プレキャスト版 (頂版)	2900×2900×300 開口φ600×1箇所	枚				1	1		2	
プレキャスト柵 (上部ブロック)	2500×2500×2000 側壁開口 □2000×1000	個				1	1		2	
プレキャスト柵 (下部ブロック)	2500×2500×2000 側壁開口 □2000×1000	個				1	1		2	

# 洪水吐工数量集計表(4/5)

工種	種別	単位	立孔工	転落 防止柵工	函渠工	プレキャスト 枠①	プレキャスト 枠②	下流水路	合計	備考
プレキャスト版 (底版)	2900×2900×400	枚				1	1		2	
1号プレホール直壁	φ 900 h=1800	個				1	1		2	
1号プレホール直壁	φ 900 h=1500	個				1			1	
1号プレホール直壁	φ 900 h=1200	個					1		1	
1号プレホール斜壁	φ 600/900 h=450	個					1		1	
1号プレホール斜壁	φ 600/900 h=300	個				1			1	
プレホール 調整リング	φ 600 h=150	個					1		1	
プレホール 調整リング	φ 600 h=100	個				1			1	
プレホール調整金具		組				1	1		2	
鉄蓋	φ 600 h=110 T-25	組				1	1		2	
調整モルタル		m3				0.01	0.01		0.02	
巻立コンクリート	18N/mm2	m3				0.08	0.08		0.16	
同型枠		m2				0.64	0.64		1.28	
差筋アンカー	D13 L=150 (埋込長50mm)	本				15	15		30	



### 洪水吐工数量集計表(5/5)

工種	種別	単位	立孔工	転落 防止柵工	函渠工	プレキャスト 柵①	プレキャスト 柵②	下流水路	合計	備考
インバート コンクリート	18N/mm2	m3				6.21	6.21		12.42	
敷モルタル	1:3	m3				0.17	0.17		0.34	
基礎コンクリート	18N/mm2	m3				1.44	1.44		2.88	
同型枠		m2				1.86	1.86		3.72	
基礎碎石	RC-40 t=200mm	m2				9.61	9.61		19.22	
HTボルト	M16	本				12.00	12.00		24.00	
足掛金具	幅300 ポリプロピレン被覆	個				11.00	11.00		22.00	
ブチルゴム		m				17.12	17.12		34.24	
水膨張ゴム		m				18.08	18.08		36.16	
コルゲート水路	B800×H750	m						78	78	
植生土のう		袋						312	312	
工事用 水中ポンプ		台							1	

### 3. 洪水吐工

#### 3-1 作業土工

##### 1) 立孔

###### (1) 床掘(土砂)

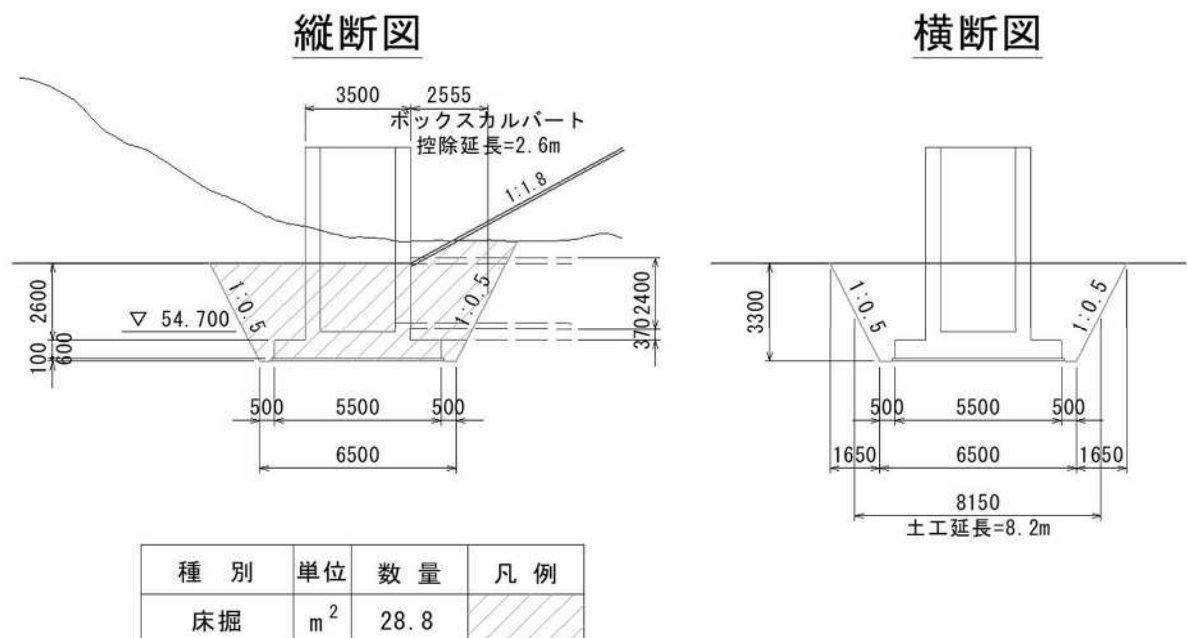
$$V = 28.8 \times 8.15 = 234.7 \text{ m}^3$$

###### (2) 埋戻し(1m ≤ W1 < 4m)

$$V = 234.7 - 3.50 \times 3.50 \times 2.60 - 5.50 \times 5.50 \times 0.60 - 5.70 \times 5.70 \times 0.10 - (2.40 \times 2.42 + 2.60 \times 0.35) \times 2.6 = 164.0 \text{ m}^3$$

###### (3) 基面整正(土砂)

$$A = 5.70 \times 5.70 = 32.5 \text{ m}^2$$



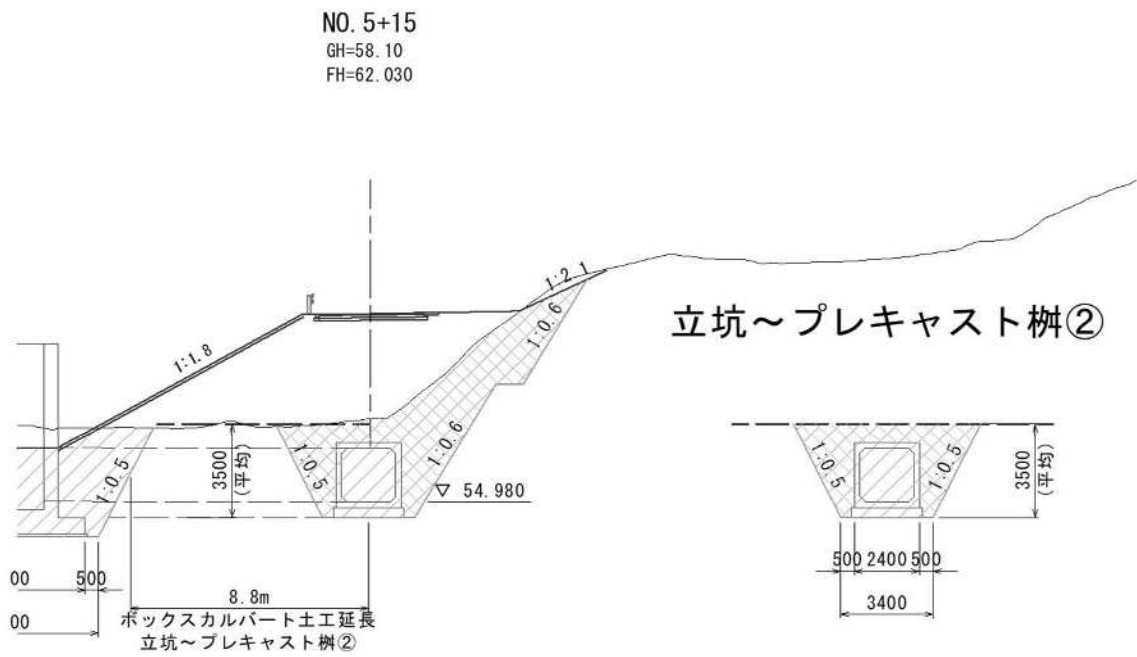
立孔部作業土工

2) 函渠工

作業土工計算書(函渠工)									
測点 番号	距離	床掘(土砂)			摘要	埋戻(1m≦W1<4m)			摘要
		面積	平均 面積	立積		面積	平均 面積	立積	
立坑部		18.0				11.3			
プレキャスト スト柵②	8.80	18.0	18.00	158.4		11.3	11.30	99.4	
	0.00	31.3			N0.5+15 参照	24.5			N0.5+15 参照
N0.5	13.70	16.0	23.65	324.0		9.3	16.90	231.5	
N0.4	20.00	14.9	15.45	309.0		8.2	8.75	175.0	
プレキャスト スト柵①	13.20	14.9	14.90	196.7	N0.4 参照	8.2	8.20	108.2	N0.4 参照
下流端	13.50	14.9	14.90	201.2	N0.4 参照	8.2	8.20	110.7	N0.4 参照
計	69.2			1,189.3				724.8	

基面整正

$$\begin{aligned}
 A &= 2.60 \times (66.0 - 0.10 \times 4) + 3.1 \times 3.1 \times 2 \\
 &= 189.8 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

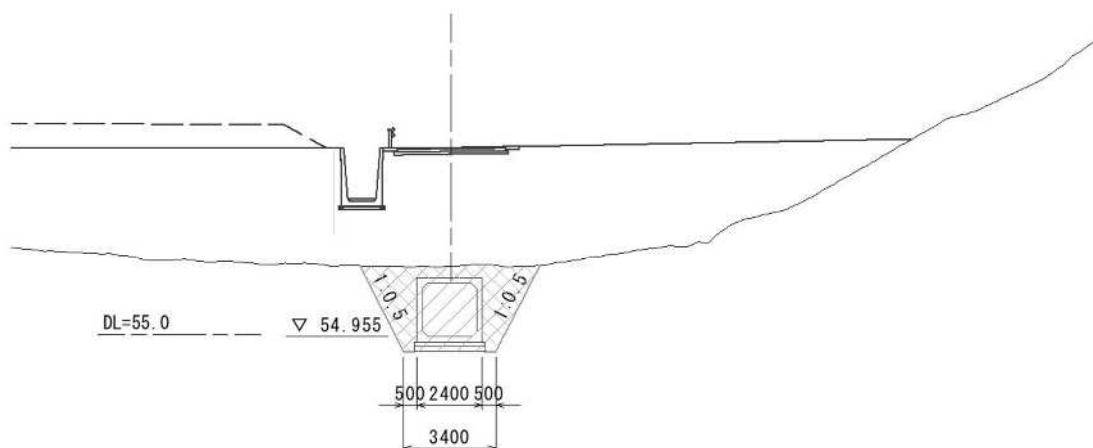


種 別	単位	数 量	凡 例
床掘	m <sup>2</sup>	31.3	
埋戻	m <sup>2</sup>	24.5	

種 別	単位	数 量	凡 例
床掘	m <sup>2</sup>	18.0	
埋戻	m <sup>2</sup>	11.3	

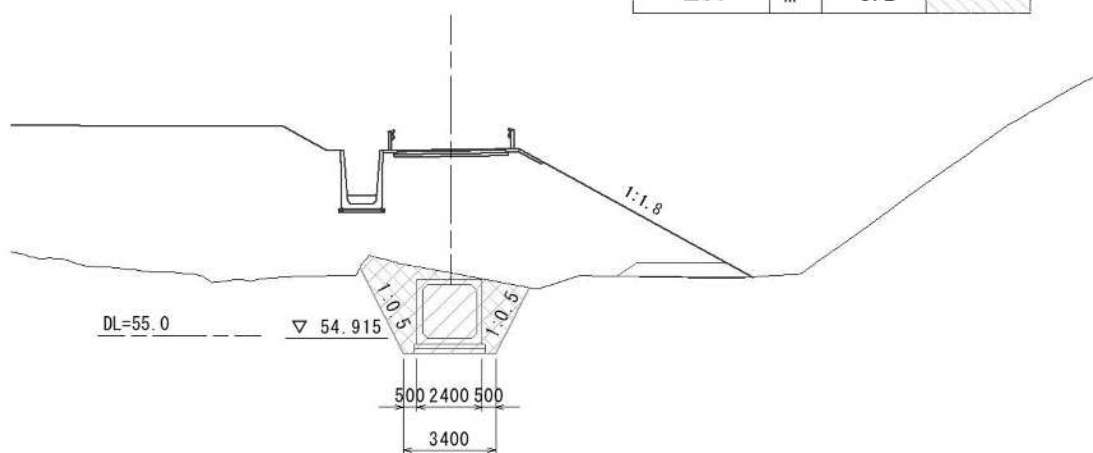
NO. 5  
GH=57.59  
FH=62.030

種 別	単位	数 量	凡 例
床掘	m <sup>2</sup>	16.0	
埋戻	m <sup>2</sup>	9.3	



NO. 4  
GH=57.35  
FH=61.943

種 別	単位	数 量	凡 例
床掘	m <sup>2</sup>	14.9	
埋戻	m <sup>2</sup>	8.2	



### 3-2 洪水吐構造物工

#### 3-2-1 立孔工

##### (1) コンクリート (24N/mm<sup>2</sup>)

本体部	$5.50 \times 5.50 \times 0.60 + 3.50 \times 3.50 \times 6.50 - 2.50 \times 2.50 \times 6.20$	=	59.03	m <sup>3</sup>
開口部	$-(2.00 \times 2.00 - 1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times 2 + 0.60 \times 0.50 + 0.50 \times 0.50) \times 0.50$	=	-2.26	〃
水抜き	$-(3.14 \times 0.05^2) \times 0.5$	=	0.00	〃
計			56.77	m <sup>3</sup>

##### (2) 型枠 (鉄筋)

側壁	$3.50 \times 6.50 \times 4 + 2.50 \times 6.20 \times 4$	=	153.00	m <sup>2</sup>
底版	$5.50 \times 0.60 \times 4$	=	13.20	〃
開口部	$-(2.00 \times 2.00 - 1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times 2 + 0.60 \times 0.50 + 0.50 \times 0.50) \times 2$	=	-9.02	〃
開口部	$(1.60 + 1.80 \times 2 + 0.20 \times 1.414 \times 2 + 0.60 + 0.50 \times 2 + 0.50 \times 3) \times 0.50$	=	4.43	〃
計			161.61	m <sup>2</sup>

##### (3) 鉄筋 (SD345)

配筋図より

D22	2,576.9	kg		
D16	497.5	kg	D16以上合計	3,074.4
D13	1,224.7	〃		kg
計	4,299.1	kg		

##### (4) 均しコンクリート (t=100)

$$A = 5.70 \times 5.70 = 32.49 \text{ m}^2$$

##### (5) 同型枠

$$A = 5.70 \times 0.10 \times 4 = 2.28 \text{ m}^2$$

##### (6) 足場工 (枠組)

$$A = (3.50 + 0.50 \times 2 + 1/2 \times 1.20 \times 2) \times 4 \times 6.50 = 148.20 \text{ 掛m}^2$$

##### (7) 足場工 (単管)

$$A = 1.5 \times 1.5 \times 6.5 = 14.63 \text{ 掛m}^2$$

(8) 支保工

$$V = (2.00 \times 2.00 - 1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times 2 + 0.60 \times 0.50 + 0.50 \times 0.50) \times 0.50 = 2.26 \text{ 空m}^3$$

(9) 水抜パイプ VPΦ100

$$L = 0.5 \text{ m}$$

(10) 吸出防止シート

$$A = 0.20 \times 0.20 = 0.04 \text{ m}^2$$

(11) スクリーン (SUS、幅1.0m×高さ1.5m)

$$n = 1 \text{ 式}$$

種目	部品名称	材質	規格(×幅mm)	長さ(mm)	数	単位質量(kg)	単位	質量(kg)
スクリーン	正面スクリーンバー	SUS304	FB 50×9	1480	17	3.57	m	89.8
	側面スクリーンバー	SUS304	FB 50×9	1480	8	3.57	m	42.3
	上面スクリーンバー	SUS304	FB 50×9	980	4	3.57	m	14.0
	スクリーン取付材	SUS304	PL 9 41	65	20	71.37	m	3.8
						小計		149.9
スクリーン枠	スクリーン枠	SUS304	L 75×75×6	1488	2	6.92	m	20.6
	スクリーン枠	SUS304	L 75×75×6	1000	2	6.92	m	13.8
	スクリーン枠	SUS304	L 75×75×6	285	4	6.92	m	7.9
	ベースプレート	SUS304	PL 9 110	110	4	71.37	m	3.5
						小計		45.8
部品	六角N.W.SW	SUS304	M 16		24	0.04	組	1.0
	六角B.N.W.SW	SUS304	M 12	35	20	0.09	式	1.8
	オールアンカ	SUS304	M 16	100	4	0.1	本	0.4
	ディスタンスピース	SUS304	◎ 20Asch40	41	75	0.072	個	5.4
	タイロッド	SUS304	○ 16(両端部M16)	860	3	1.37	本	4.1
	タイロッド	SUS304	○ 16(両端部M16)	210	9	0.33	本	3.0
						小計		15.7
						合計		211.4

(12) フトンカゴ(線径4.0mm×網目15cm×高さ50cm×幅120cm)

$$L = 1.50 \times 3 \times 2 = 9.0 \text{ m}$$

(13) 調整コンクリート (18N/mm<sup>2</sup>)

$$V = 2.60 \times 0.23 \times 1.00 = 0.60 \text{ m}^3$$

(14) 同型枠

$$A = (2.60 + 1.00 \times 2) \times 0.23 = 1.06 \text{ m}^2$$

(15) 目地材 (t=20)

$$A = 2.40 \times 2.40 - 2.00 \times 2.00 + 1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times 4 = 1.84 \text{ m}^2$$



(16) 巻きコンクリート (24N/mm<sup>2</sup>)

$$V = (2.900 \times 2.650 - 2.400 \times 2.400) \times 0.250 = 0.48 \text{ m}^3$$

(17) 同型枠

$$A = (2.900 \times 2.650 - 2.400 \times 2.400) + 0.250 \times 2.650 \times 2 = 3.25 \text{ m}^2$$

(18) 足場工 (枠組)

$$A = 2.65 \times 0.25 \times 2 = 1.3 \text{ 掛m}^2$$

(19) 鉄筋 (SD345) D13

$$W = \text{巻きコンクリート詳細図より} = 8 \text{ kg}$$

(20) 差筋アンカー D13 L=190 (埋込長50mm)

$$W = \text{巻きコンクリート詳細図より} = 12 \text{ kg}$$

### 3-2-2 転落防止柵工

(1) 足掛金物 (W=400)

$$n = 12+1+19 = 32 \text{ 本}$$

(2) リヤサークル (LG-8)

$$n = 4 \text{ 本}$$

(3) リヤバー (LG-5) H=1800

$$n = 7 \text{ 本}$$

(4) リヤナット (LG-4・SUS304)

$$n = 28 \text{ 個}$$

(5) オールアンカー (M10×60L・SUS304)

$$n = 8 \text{ 本}$$

### 3-2-3 函渠工

プレキャストボックスカルバート B2000×H2000 L=66m

- (1) PCボックスカルバート 2000×2000×2000 A 標準品

$$n = \quad = \quad 17 \text{ 本}$$

- (2) PCボックスカルバート 2000×2000×2000 B 縦締用連結ボックス付

$$n = \quad = \quad 11 \text{ 本}$$

- (3) PCボックスカルバート 2000×2000×2000 B 縦締用連結ボックス付  
差し筋アンカーD13 L190×62本

$$n = \quad = \quad 5 \text{ 本}$$

- (4) PC鋼棒 縦締用PC鋼棒B種1号 φ 17mm L=1940mm

$$n = \quad = \quad 16 \text{ 本}$$

- (5) PC鋼棒 縦締用PC鋼棒B種1号 φ 17mm L=3940mm

$$n = \quad = \quad 4 \text{ 本}$$

- (6) PC鋼棒 縦締用PC鋼棒B種1号 φ 17mm L=5940mm

$$n = \quad = \quad 32 \text{ 本}$$

- (7) 定着金具 φ 17用 ナット、ワッシャー、アンカープレート/組

$$n = \quad = \quad 104 \text{ 組}$$

- (8) 敷モルタル 1:3 t=20mm

$$V = 2.400 \times 0.020 \times 66.000 = 3.17 \text{ m}^3$$

- (9) 基礎コンクリート t=150mm (18N/mm<sup>2</sup>)

$$V = 2.600 \times 0.150 \times 66.000 = 25.74 \text{ m}^3$$

- (10) 同型枠

$$A = 0.150 \times 2 \times 66.000 = 19.80 \text{ m}^2$$

- (11) 基礎碎石 RC-40 t=200mm

$$A = 2.600 \times 66.000 = 171.60 \text{ m}^2$$

(12) 巻きコンクリート (24N/mm<sup>2</sup>)

$$V = (2.900 \times 2.650 - 2.400 \times 2.400) \times 0.250 \times 4 \text{ヶ所} = 1.93 \text{ m}^3$$

(13) 同型枠

$$A = \{(2.900 \times 2.650 - 2.400 \times 2.400) + 0.250 \times 2.650 \times 2\} \times 4 \text{ヶ所} = 13.00 \text{ m}^2$$

(14) 足場工 (枠組)

$$A = 2.65 \times 0.25 \times 2 \times 4 \text{ヶ所} = 5.3 \text{ 掛m}^2$$

(15) 鉄筋 (SD345) D13

巻きコンクリート詳細図より

$$W = 7.533 \text{kg/ヶ所} \times 4 \text{ヶ所} = 30 \text{ kg}$$

(16) 差筋アンカー D13 L=190 (埋込長50mm)

$$n = 62 \text{本/ヶ所} \times 4 \text{ヶ所} = 248 \text{ 本}$$

$$W = 11.718 \text{kg/ヶ所} \times 4 \text{ヶ所} = 47 \text{ kg}$$

### 3-2-4 プレキャスト柵①

- (1) プレキャスト版(頂版)  $2900 \times 2900 \times 300$  開口  $\phi 600 \times 1$ 箇所  
 $n =$   $=$  1 枚
- (2) プレキャスト柵(上部ブロック)  $2500 \times 2500 \times 2000$  側壁開口  $\square 2000 \times 1000$   
 $n =$   $=$  1 個
- (3) プレキャスト柵(下部ブロック)  $2500 \times 2500 \times 2000$  側壁開口  $\square 2000 \times 1000$   
 $n =$   $=$  1 個
- (4) プレキャスト版(底版)  $2900 \times 2900 \times 400$   
 $n =$   $=$  1 枚
- (5) 1号プレホール直壁  $\phi 900$   $h=1800$   
 $n =$   $=$  1 個
- (6) 1号プレホール直壁  $\phi 900$   $h=1500$   
 $n =$   $=$  1 個
- (7) 1号プレホール斜壁  $\phi 600/900$   $h=300$   
 $n =$   $=$  1 個
- (8) プレホール調整リング  $\phi 600$   $h=100$   
 $n =$   $=$  1 個
- (9) プレホール調整金具  
 $n =$   $=$  1 組
- (10) 鉄蓋  $\phi 600$   $h=110$  T-25  
 $n =$   $=$  1 組
- (11) 調整モルタル  
 $V = (0.410^2 - 0.300^2) \times \pi \times 0.028 = 0.01 \text{ m}^3$
- (12) 巻き立てコンクリート (18N/mm<sup>2</sup>)  
 $V = (0.675^2 - 0.525^2) \times \pi \times 0.150 = 0.08 \text{ m}^3$

(13) 同型枠

$$A = 1.350 \times \pi \times 0.150 = 0.64 \text{ m}^2$$

(14) 差筋アンカー D13 L=150(埋込長50mm)

$$n = 15 \text{ 本}$$

(15) インバートコンクリート (18N/mm<sup>2</sup>)

$$V = (2.500^2 - 0.150^2 \times 2) \times 1.000 = 6.21 \text{ m}^3$$

(16) 敷モルタル 1:3

$$V = 0.020 \times 2.900 \times 2.900 = 0.17 \text{ m}^3$$

(17) 基礎コンクリート (18N/mm<sup>2</sup>)

$$V = 0.150 \times 3.100 \times 3.100 = 1.44 \text{ m}^3$$

(18) 同型枠

$$A = 0.150 \times 3.100 \times 4.000 = 1.86 \text{ m}^2$$

(19) 基礎砕石 RC-40 t=200mm

$$A = 3.100 \times 3.100 = 9.61 \text{ m}^2$$

(20) HTボルト M16

$$n = 12 \text{ 本}$$

(21) 足掛金具 幅300ポリプロピレン被覆

$$n = 11 \text{ 個}$$

(22) ブチルゴム

$$L = 2.640 \times 4 \times 2 - 2.000 \times 2 = 17.12 \text{ m}$$

(23) 水膨張ゴム

$$L = 2.760 \times 4 \times 2 - 2.000 \times 2 = 18.08 \text{ m}$$

### 3-2-5 プレキャスト柵②

- (1) プレキャスト版(頂版)  $2900 \times 2900 \times 300$  開口  $\phi 600 \times 1$ 箇所  
 $n =$   $=$  1 枚
- (2) プレキャスト柵(上部ブロック)  $2500 \times 2500 \times 2000$  側壁開口  $\square 2000 \times 1000$   
 $n =$   $=$  1 個
- (3) プレキャスト柵(下部ブロック)  $2500 \times 2500 \times 2000$  側壁開口  $\square 2000 \times 1000$   
 $n =$   $=$  1 個
- (4) プレキャスト版(底版)  $2900 \times 2900 \times 400$   
 $n =$   $=$  1 枚
- (5) 1号プレホール直壁  $\phi 900$   $h=1800$   
 $n =$   $=$  1 個
- (6) 1号プレホール直壁  $\phi 900$   $h=1200$   
 $n =$   $=$  1 個
- (7) 1号プレホール斜壁  $\phi 600/900$   $h=450$   
 $n =$   $=$  1 個
- (8) プレホール調整リング  $\phi 600$   $h=150$   
 $n =$   $=$  1 個
- (9) プレホール調整金具  
 $n =$   $=$  1 組
- (10) 鉄蓋  $\phi 600$   $h=110$  T-25  
 $n =$   $=$  1 組
- (11) 調整モルタル  
 $V = (0.410^2 - 0.300^2) \times \pi \times 0.040$   $=$  0.01  $m^3$
- (12) 巻き立てコンクリート (18N/mm<sup>2</sup>)  
 $V = (0.675^2 - 0.525^2) \times \pi \times 0.150$   $=$  0.08  $m^3$

(13) 同型枠

$$A = 1.350 \times \pi \times 0.150 = 0.64 \text{ m}^2$$

(14) 差筋アンカー D13 L=150(埋込長50mm)

$$n = 15 \text{ 本}$$

(15) インバートコンクリート (18N/mm<sup>2</sup>)

$$V = (2.500^2 - 0.150^2 \times 2) \times 1.000 = 6.21 \text{ m}^3$$

(16) 敷モルタル 1:3

$$V = 0.020 \times 2.900 \times 2.900 = 0.17 \text{ m}^3$$

(17) 基礎コンクリート (18N/mm<sup>2</sup>)

$$V = 0.150 \times 3.100 \times 3.100 = 1.44 \text{ m}^3$$

(18) 同型枠

$$A = 0.150 \times 3.100 \times 4.000 = 1.86 \text{ m}^2$$

(19) 基礎碎石 RC-40 t=200mm

$$A = 3.100 \times 3.100 = 9.61 \text{ m}^2$$

(20) HTボルト M16

$$n = 12 \text{ 本}$$

(21) 足掛金具 幅300ポリプロピレン被覆

$$n = 11 \text{ 個}$$

(22) ブチルゴム

$$L = 2.640 \times 4 \times 2 - 2.000 \times 2 = 17.12 \text{ m}$$

(23) 水膨張ゴム

$$L = 2.760 \times 4 \times 2 - 2.000 \times 2 = 18.08 \text{ m}$$



### 3-2-6 下流水路

(1) 作業土工 床掘

$$V = 0.75 \times 78 = 58.5 \text{ m}^3$$

(2) 作業土工 埋戻し  $W < 1.0\text{m}$

$$V = 0.14 \times 78 = 10.9 \text{ m}^3$$

(3) コルゲート水路 B800×H750

$$L = 78 \text{ m}$$

(4) 植生土のう

$$n = 78 / 0.50 \times 2 = 312 \text{ 袋}$$

### 3-2-7 仮排水

$$n = 1 \text{ 台}$$



ステンレス製スクリーン 数量

ステンレス製スクリーン  
総括数量表

総括数量表										単位：kg			備考
機種	種目	数量	1箇所分										
			鋼材	部品・機器単体品	1門計								
スクリーン	スクリーン	1	149.9		149.9								
	スクリーン枠	1	45.8		45.8								
	スクリーン枠部品	1		15.7	15.7								
	小計		195.7	15.7	211.4								
	合計		195.7	15.7	211.4								

部材集計表

単位 : kg

No	種目	数量	1箇所分						0						備考
			主要部材	副部材	主要部品	機器単体品	その他	1箇所計	主要部材	副部材	主要部品	機器単体品	その他	全箇所計	
1	ステンレス製スクリーン														
	スクリーン	1	149.9					149.9	149.9					149.9	
	スクリーン枠	1	45.8					45.8	45.8					45.8	
	スクリーン部品	1			15.7			15.7			15.7			15.7	
	小計	1	195.7		15.7			211.4	195.7		15.7			211.4	
	合 計		195.7		15.7			211.4	195.7		15.7			211.4	

塗装面積総括表

機種	種目	数量	塗装1 (㎡)			塗装2 (㎡)			酸洗 (㎡)		亜鉛めっき (kg)	
			塗装仕様	1箇所計	全箇所計	塗装仕様	1箇所計	全箇所計	1箇所計	全箇所計	1箇所計	全箇所計
スクリーン	スクリーン	1							4.20	4.20		
	スクリーン枠	1							1.93	1.93		
	スクリーン枠部品	1										
小計									6.13	6.13		
合計									6.13	6.13		

数量總括表(鋼材)

單位：kg

材質	規格・形状寸法	ステンレス製スクリーン						材料別合計		
		スクリーン		スクリーン枠		主部材	副部材	主部材	副部材	合計
		主部材	副部材	主部材	副部材					
SUS304	PL 9	3.8			3.5			7.3		7.3
SUS304	FB50×9	146.1						146.1		146.1
SUS304	L75×75×6				42.3			42.3		42.3
	(小計)	149.9			45.8			195.7		195.7

## 数量總括表(部品・機器単体品)

[illegible]

数量計算書

機種：ステンレススクリーン

種目：正面スクリーン

[illegible]



書  
算  
計  
量  
數

機種：ステンレススクリーン

種目：スクリーン枠

[illegible]

数量計算書

機種：ステンレススクリーン

種目：スクリーン部品

[illegible]

# 1. 数 量 総 括 表

【寺尾谷川調整池】

設 計 数 量 総 括 表 (寺尾谷川調整池)								(1／4)
費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考	
造成工事								
(管理用道路工)								
	整地土工				式	1		
		掘削工			式	1		
			土砂掘削		m3	1, 207. 6	(地山土量)	
			(掘削の内小規格施工)	土砂 (W<5. 0m)	m3	( 311. 1)		
		盛土工			式	1		
			盛 土	現地発生土	m3	963. 1	(地山土量)	
			(盛土の内小規格施工)	土砂 (2. 5m≦W<4. 0m)	m3	( 89. 6)		
				土砂 (W<2. 5m)	m3	( 24. 8)		
		残土処理工			式	1		
			場内処理		m3	244. 5		
		法面整形工			式	1		
			盛土部	土砂	m2	248. 2		
			切土部	土砂	m2	980. 5		
	舗装工				式	1		
		コンクリート舗装工			式	1		
			(車道舗装)		式	1		
			コンクリート版	コンクリート版, 18N t=10cm	m2	341. 7		
			鉄 網	φ 6, 150×150 ※1m2当たり 3. 05kg	k g	1, 042. 2		
	伐開除根工				式	1		
		伐開除根工			式	1		
			伐開	機械施工	m2	5, 176. 7		
(調整池工)					式			
	土工				式			
		掘削工			式			
			土砂	オープンカット	m3	492. 3		
		盛土工			式			

設 計 数 量 総 括 表 (寺尾谷川調整池)								(2/4)
費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考	
			堤体盛土	4.0m以上	m3	8496.1	堤体材料使用	
		残土処理工			式	1		
			不足土	他工区発生土	m3	-8,003.8		
		地盤改良			式			
			盛土材	固化材50kg/m3	m3	8496.1	堤体盛土	
		整形仕上げ工			式			
			法面整形	盛土部	m2	1847.0		
		植生工			式			
			張芝工		m2	1069.2		
	護岸工				式			
		張ブロック工	ブロックマット		m2	711.1		
	付帯工				式			
		階段工	コンクリート	18N/mm2	m3	21.7		
			型 枠	無筋	m2	99.4		
			均しコンクリート	t=100	m2	83.0		
			同型枠		m2	11.98		
			目地材	t=10	m2	1.38		
			ダウエルバー	Φ16×L=1000	本	9		
			キャップ	VP φ20 L=500	本	9		
		ドレーン工	埋戻し	1m≦W1<4m	m3	3.7		
			基面整正	土砂	m2	63.7		
			単粒度砕石4号	S-40	m3	56.4		
			吸出防止シート		m2	141.2		
			カゴマット	W1.0m×H0.5m	m	19.6		
	洪水吐工				式			
		作業土工	床堀	土砂	m3	723.5		
			埋戻し	1m≦W1<4m	m3	377.3		
			基面整正	土砂	m2	176.8		
		本体工	コンクリート	24N/mm2	m3	448.9		
			コンクリート	18N/mm2	m3	22.7		

設 計 数 量 総 括 表 (寺尾谷川調整池)								(3/4)
費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考	
			型 枠	鉄筋	m2	1067.2		
			型 枠	無筋	m2	111.7		
			鉄 筋	D16～D19, SD345	t	14.724		
			鉄 筋	D13 , SD345	t	11.652		
			均しコンクリート	t=100	m2	210.0		
			同型枠		m2	13.7		
			足場工	枠組	掛m2	675.0		
			足場工	単管	掛m2	20.5		
			支保工	40kN/m2< w ≦80kN/m2	空m3	222.9		
			目地材	t=20	m2	94.8		
			止水板	CF200×5	m	46.6		
			足掛金物	W=400	本	58.0		
			水抜パイプ	VPΦ100	m	0.5		
			吸出防止シート		m2	0.1		
			フトンカゴ	線径4.0mm×網目15cm ×高さ50cm×幅120cm	m	3.0		
			スクリーン	SUS 幅1.0m×高さ1.5m 網目150mm以下	式	1	単位数量計算 書参照	
			フリューム	B1.5m×H1.0m	m	7.0		
			サシ筋	D13 (SD345) ×1000	本	96		
					t	0.096		
			リヤサークル	LG-8	本	6		
			リヤバー	LG-5 H=1800	本	14		
			リヤナット	LG-4・SUS304	個	42		
			オールアンカー	M10×60L・SUS304	本	12		
		仮設工			式	1		
			工事用水中ポンプ		台	1		
	水路工				式	1		
		作業土工	床掘	土砂	m3	123.1		
			埋戻	W1<1.0m	m3	85.4		
			基面整正	土砂	m2	156.5		

設 計 数 量 総 括 表（寺尾谷川調整池）								(4／4)
費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考	
		水路工	FTフリーム	H700×B800	m	142.3		
		仮設工	工事用道路	幅員4m碎石舗装	m	114.3		
			〃	盛土	m3	152.6		
			〃	撤去（床堀）	m3	186.9		

## 2. 整 地 土 工

### 【寺尾谷川調整池】



整地土工 集計表

[illegible]

土量配分表

切土工

掘削工種	土 質	単位	発生土量
オープン	土砂	m <sup>3</sup>	1,388.8
	軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	
	軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	
	中硬岩	m <sup>3</sup>	
片 切	土砂	m <sup>3</sup>	311.1
	軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	
	軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	
	中硬岩	m <sup>3</sup>	
計			m <sup>3</sup> 1,699.9

作業土工

土 質	単位	発生土量
土砂	m <sup>3</sup>	881.2
軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	0.0
軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	0.0
中硬岩	m <sup>3</sup>	0.0
合 計		m <sup>3</sup> 881.2

①発生土

土 質	単位	発生土量 (地山換算)	残土(地山換算)	流用(地山換算)
土砂	m <sup>3</sup>	2,581.1	0.0	2,581.1
軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	0.0	0.0	0.0
軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	0.0	0.0	0.0
中硬岩	m <sup>3</sup>	0.0	0.0	0.0
粘性土	m <sup>3</sup>	0.0	0.0	
計	m <sup>3</sup>	2,581.1		2,581.1

①<②のため

残土処理		
土 質	単位	残土量
土砂	m <sup>3</sup>	0.0
軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>	0.0
軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>	0.0
中硬岩	m <sup>3</sup>	0.0
粘性土	m <sup>3</sup>	0.0

他工区発生土又は購入土		
土 質	単位	他工区発生土
-	m <sup>3</sup>	7,344.5

盛土工

盛	種 別	細 別	単位	土 量
	堤体 路体		m <sup>3</sup>	8,496.1
	造成 路体	管理用道路	m <sup>3</sup>	726.7
		管理用通路	m <sup>3</sup>	0.0
	道路 路体	2.5≦w<4.0	m <sup>3</sup>	41.6
w<2.5		m <sup>3</sup>	5.2	
土	道路 路床	4.0≦W	m <sup>3</sup>	122.0
		2.5≦w<4.0	m <sup>3</sup>	48.0
		W<2.5	m <sup>3</sup>	19.6
合 計			m <sup>3</sup>	9,459.2

作業土工

埋 戻	m <sup>3</sup>	466.4
-----	----------------	-------

盛土工+埋戻工

必要土量	m <sup>3</sup>	9,925.6
------	----------------	---------

※管理用通路土工はJ区画に計上する

作業土工内訳

工種	種別	単位	洪水吐工	管理用道路 舗装工(切土部)	ドレーン	水路工	仮設道路 碎石舗装	計
床掘	機 械	土砂	m <sup>3</sup> 723.5	34.6		123.1		881.2
		軟岩Ⅰ	m <sup>3</sup>					0.0
		軟岩Ⅱ	m <sup>3</sup>					0.0
		中硬岩	m <sup>3</sup>					0.0
埋戻	A	W <sub>2</sub> ≧ 4m	m <sup>3</sup>					466.4
	B	W <sub>1</sub> ≧ 4m	m <sup>3</sup>					
	C	1m≦W <sub>1</sub> <4m	m <sup>3</sup> 377.3		3.7			
	D	W <sub>1</sub> <1m	m <sup>3</sup>			85.4		

土量一覧表：寺尾谷川調整池

	寺尾谷川調整池	寺尾谷川調整池 管理用道路		合計	備考
切土量	492.3	1,207.6		1,699.9	
盛土量	8,496.1	995.9		9,492.0	
差分	-8,003.8	211.7		-7,792.1	不足土

※土量は3次元CADより計測(モデルは計画高で作成)

- ・土工根拠：寺尾谷川調整池
- ※7. 調整池工の数量計算書より算出

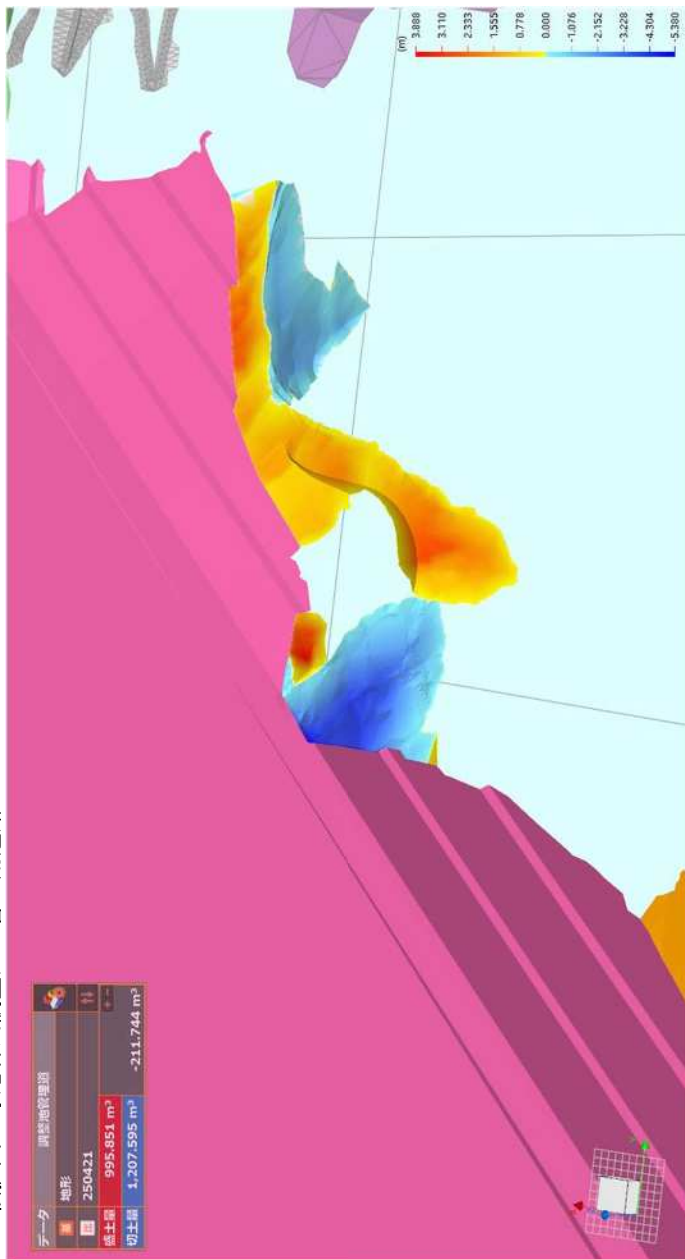
管理用道路 造成路体盛土量集計

寺尾谷川調整池 盛土量		995.9
寺尾谷川調整池管理道 舗装工(盛土部)控除		-32.8
寺尾谷川調整池管理道 路床盛土控除 W<2.5		-19.6
寺尾谷川調整池管理道 路床盛土控除 2.5≤W<4.0		-48.0
寺尾谷川調整池管理道 路床盛土控除 4.0≤W		-122.0
管理用道路盛土の内小規格施工 控除 W<2.5		-5.2
管理用道路盛土の内小規格施工 控除 2.5≤W<4.0		-41.6
計		726.7

寺尾谷川調整池

	土量 (m3)	備考
切土量	492.3	
盛土量	8,496.1	
差分	-8,003.8	不足土

・土工根拠図：寺尾谷川調整池 管理用道路



寺尾谷川調整池 管理用道路

	土量 (m3)	備考
切土量	1,207.6	
盛土量	995.9	
差分	211.7	残土

# 掘削工 数量計算書(小規格施工)

掘 削 工(寺尾谷川調整池 管理用道路)

測 点	距離	掘削(W<5.0m) 土 砂			測 点	距離			
		断面積	平均断面	立積(m3)			断面積	平均断面	立積(m3)
寺尾谷川調整池 管理用道路									
NO.0	0.0	0.000	-	-					
NO.1	20.0	3.027	1.51	30.2					
NO.2	20.0	0.000	1.51	30.2					
NO.3	20.0	0.000	0.00	0.0					
NO.4	20.0	5.926	2.96	59.2					
NO.5	20.0	5.525	5.73	114.6					
NO.5 +13.9	13.9	5.525	5.53	76.9					
合 計	113.9			311.1					

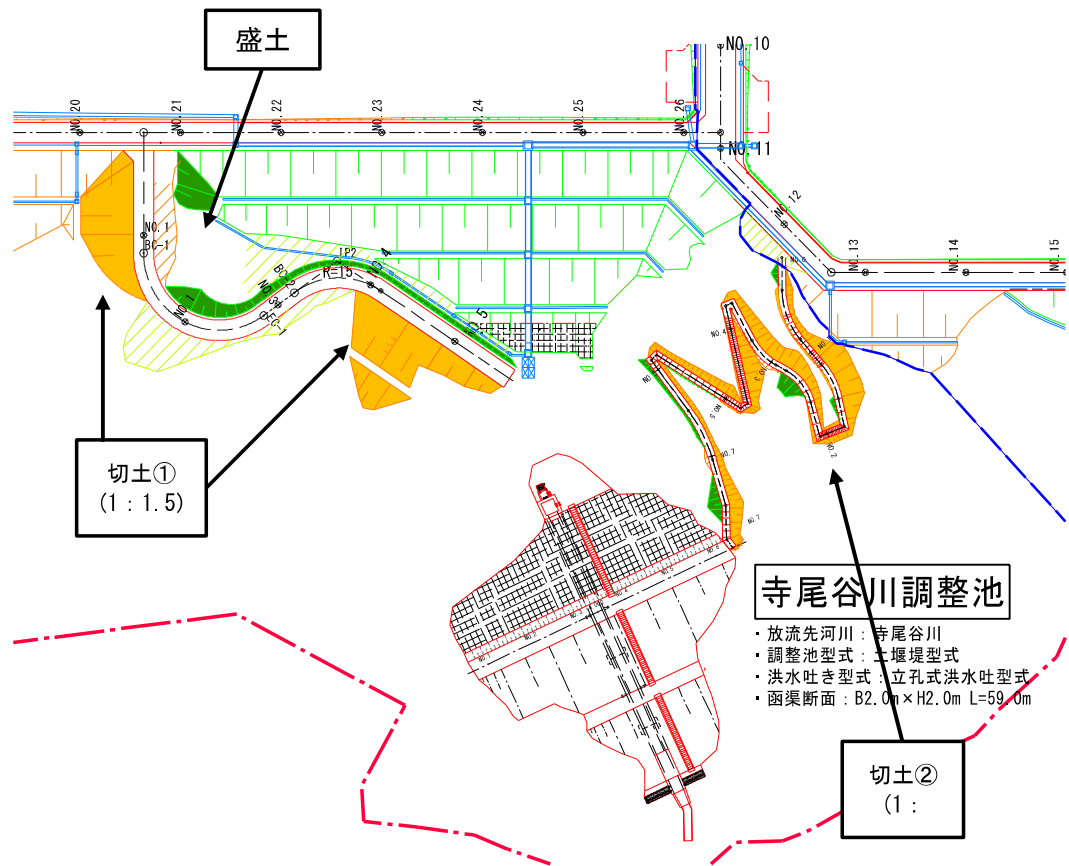
盛土工 数量計算書(小規格施工)

盛土工 (寺尾谷川調整池 管理用道路)

測 点	距離	路体盛土(2.5m≦W<4m)			測 点	距離	路体盛土(W<2.5m)		
		断面積	平均断面	立積(m3)			断面積	平均断面	立積(m3)
NO.0	0.0	0.000	-	-	NO.0	0.0	0.000	-	-
NO.1	20.0	0.000	0.00	0.0	NO.1	20.0	0.000	0.00	0.0
NO.2	20.0	0.000	0.00	0.0	NO.2	20.0	0.000	0.00	0.0
NO.3	20.0	0.000	0.00	0.0	NO.3	20.0	0.000	0.00	0.0
NO.4	20.0	0.740	0.37	7.4	NO.4	20.0	0.254	0.13	2.6
NO.5	20.0	1.117	0.93	18.6	NO.5	20.0	0.000	0.13	2.6
NO.5 +13.9	13.9	1.117	1.12	15.6	NO.5 +13.9	13.9	0.000	0.00	0.0
合 計	113.9			41.6	合 計	113.9			5.2



# 寺尾谷川調整池 法面整形工根拠図



	平面積		備考
	盛土法面	切土法面	
盛土	217.0m <sup>2</sup>	0.0m <sup>2</sup>	上記根拠図より
切土①(1:1.5)	0.0m <sup>2</sup>	①507.8m <sup>2</sup>	//

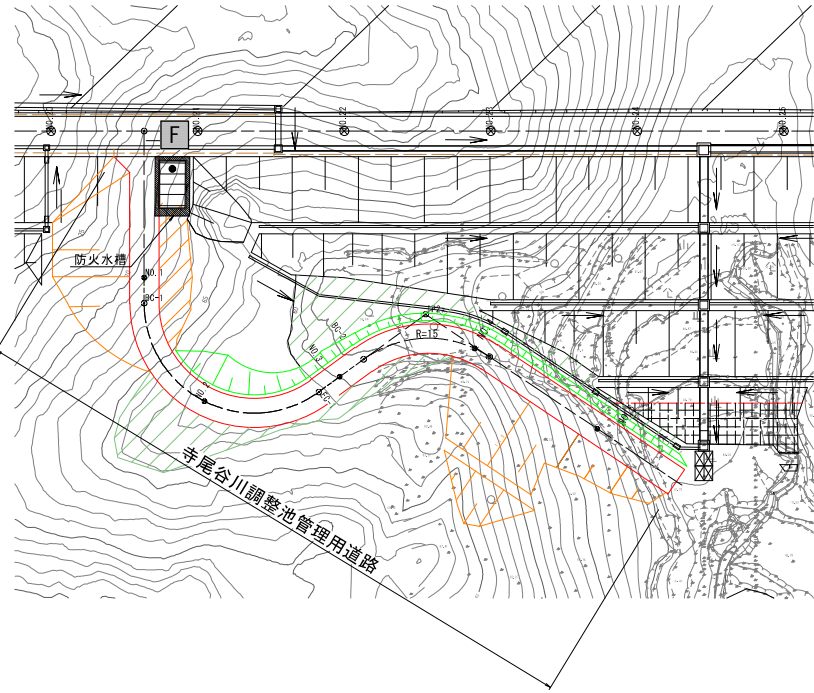


寺尾谷川調整池管理用道路  
平面図・縦断面図・横断面図

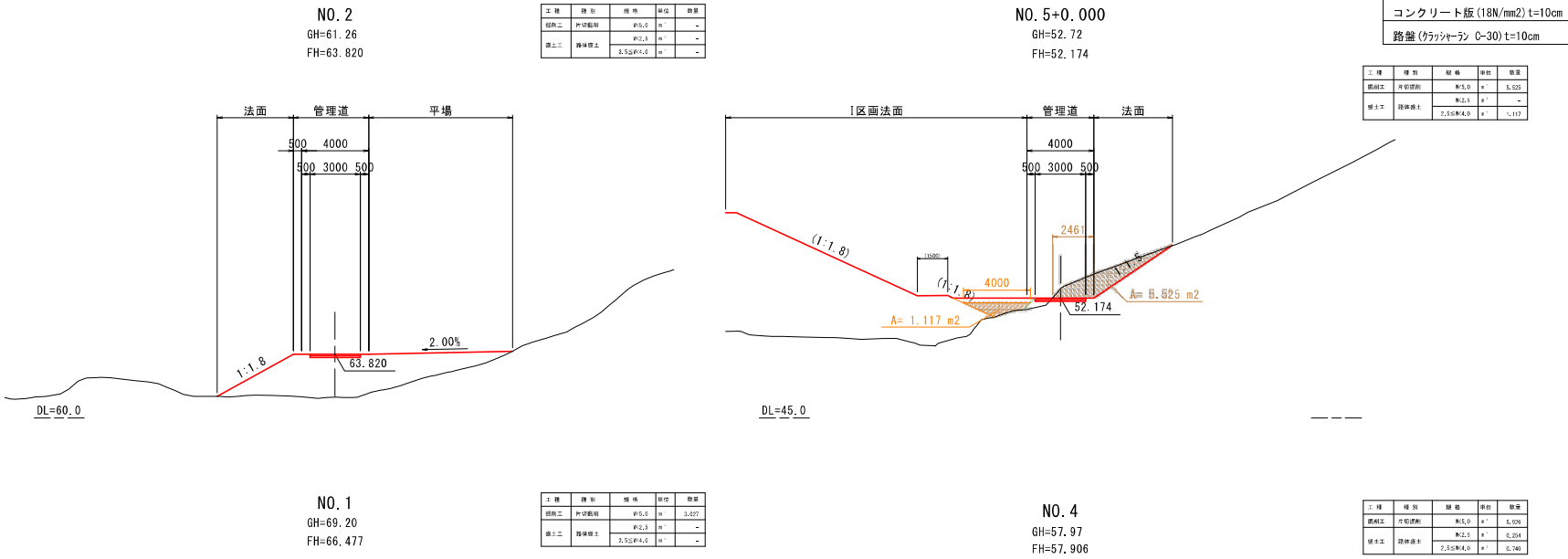
土工 根拠図(寺尾谷川調整池管理道)

舗装構成 S=1:20

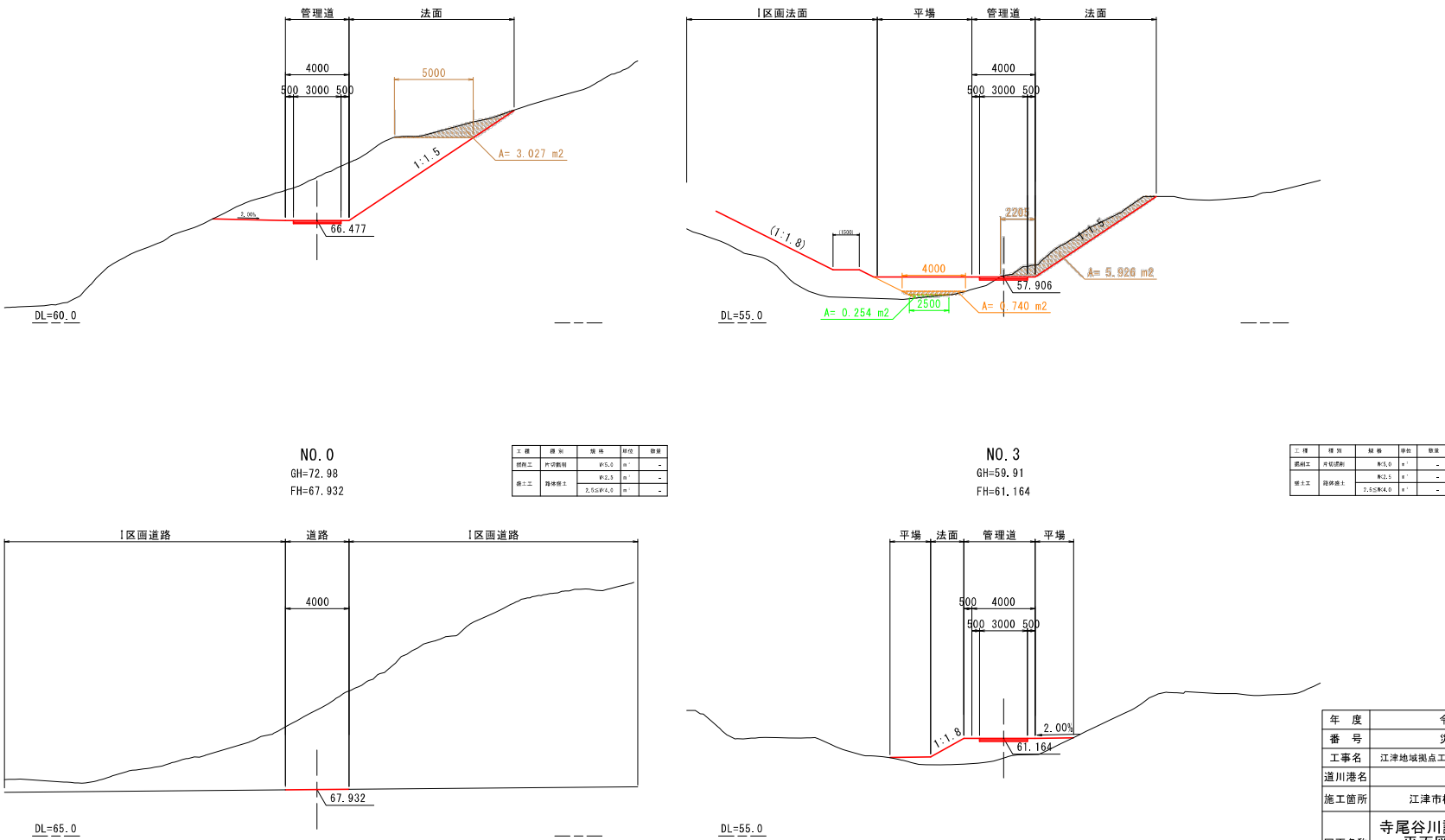
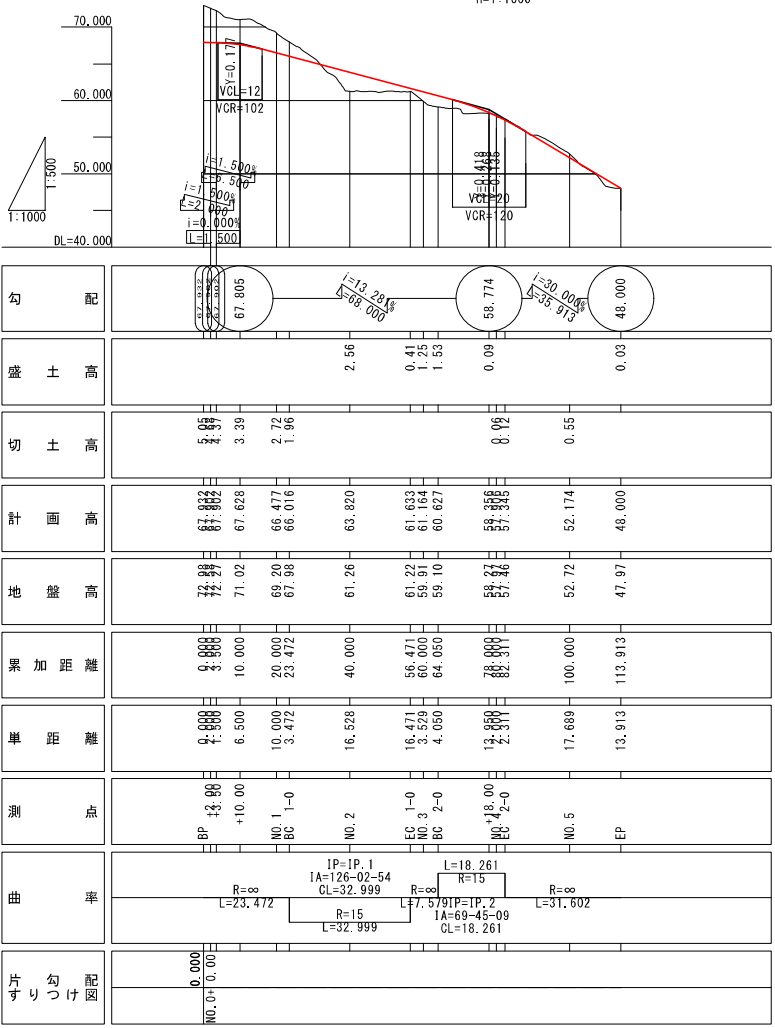
平面図 S=1:500



横断面図 S=1:200



縦断面図 V=1:500  
H=1:1000



※地盤線はLPデータより作成

年 度	令 和	年 度
番 号	災	号
工 事 名	江津地域拠点工業団地HJ区画測量業務委託	
道川港名	H！J区画	
施工箇所	江津市松川町上河戸 地内	
図面名称	寺尾谷川調整池管理用道路 平面図・縦横断面図	
会社名	縮尺 図示	
項目	会社及び責任者	
測 量	出雲グリーン株式会社	
設 計	株式会社エイト日本技術開発	
	32	葉の内 30

## 5. 舗 装 工

### 【 寺尾谷川調整池 】

[illegible]

土工計算書（寺尾谷川調整池）									
測点 番号	距離	舗装厚分（切土部）			摘要	舗装厚分（盛土部）			摘要
		面積	平均 面積	立積		面積	平均 面積	立積	
NO. 0		0. 0				0. 0			
NO. 0 +3. 5	3. 5	0. 6	0. 30	1. 1		0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 1	16. 50	0. 6	0. 60	9. 9		0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 2	20. 00	0. 0	0. 30	6. 0		0. 6	0. 30	6. 0	
NO. 3	20. 00	0. 0	0. 00	0. 0		0. 6	0. 60	12. 0	
NO. 4	20. 00	0. 4	0. 20	4. 0		0. 2	0. 40	8. 0	
NO. 5	20. 00	0. 4	0. 40	8. 0		0. 2	0. 20	4. 0	
NO. 5 +13. 91	13. 91	0. 4	0. 40	5. 6		0. 2	0. 20	2. 8	
計			34. 6				32. 8		

土工計算書（寺尾谷川調整池）									
測点 番号	距離	路床盛土 W<2.5			摘要	路床盛土 2.5≤W<4.0			摘要
		面積	平均 面積	立積		面積	平均 面積	立積	
N0.0		0.0				0.0			
N0.0 +3.5	3.5	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0.1	16.50	0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
N0.2	20.00	0.0	0.00	0.0		1.2	0.60	12.0	
N0.3	20.00	0.0	0.00	0.0		1.2	1.20	24.0	
N0.4	20.00	0.5	0.25	5.0		0.0	0.60	12.0	
N0.5	20.00	0.4	0.45	9.0		0.0	0.00	0.0	
N0.5 +13.91	13.91	0.4	0.40	5.6		0.0	0.00	0.0	
計			19.6				48.0		

土工計算書（寺尾谷川調整池）									
測点 番号	距離	路床盛土 4.0≦W			摘要				摘要
		面積	平均 面積	立積		面積	平均 面積	立積	
NO. 0		0.0							
NO. 0 +3.5	3.5	0.0	0.00	0.0					
NO. 1	16.50	0.0	0.00	0.0					
NO. 2	20.00	3.3	1.65	33.0					
NO. 3	20.00	2.8	3.05	61.0					
NO. 4	20.00	0.0	1.40	28.0					
NO. 5	20.00	0.0	0.00	0.0					
NO. 5 +13.91	13.91	0.0	0.00	0.0					
計			122.0					0.0	

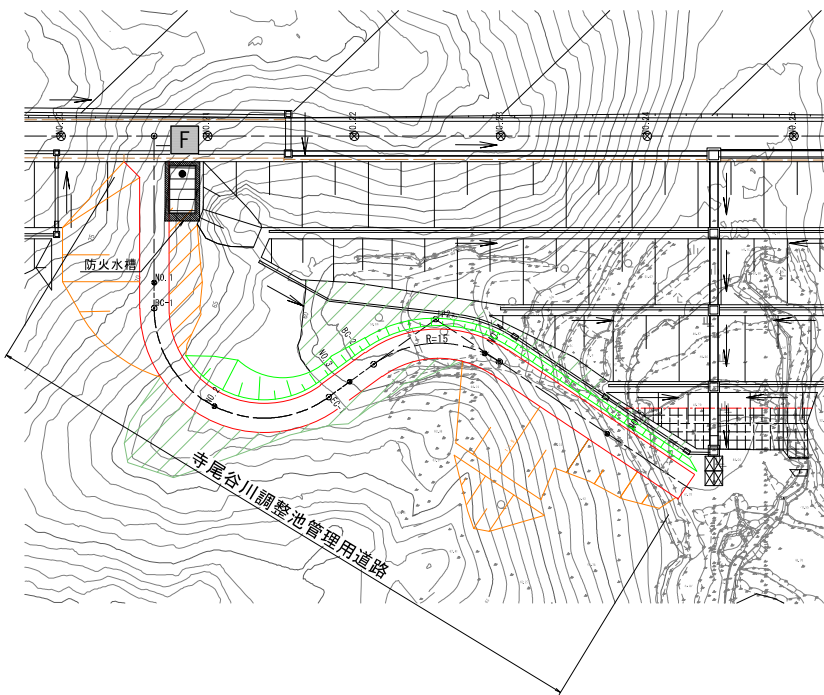
[illegible]

寺尾谷川調整池管理用道路  
平面図・縦断面図・横断面図

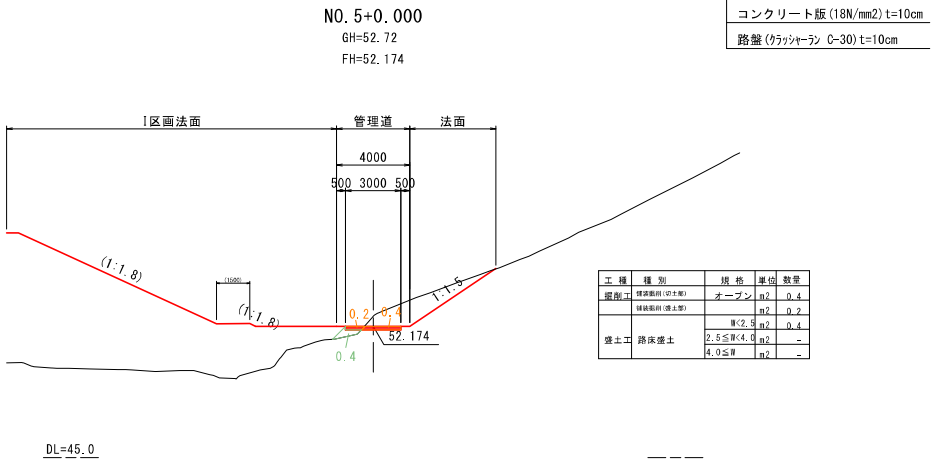
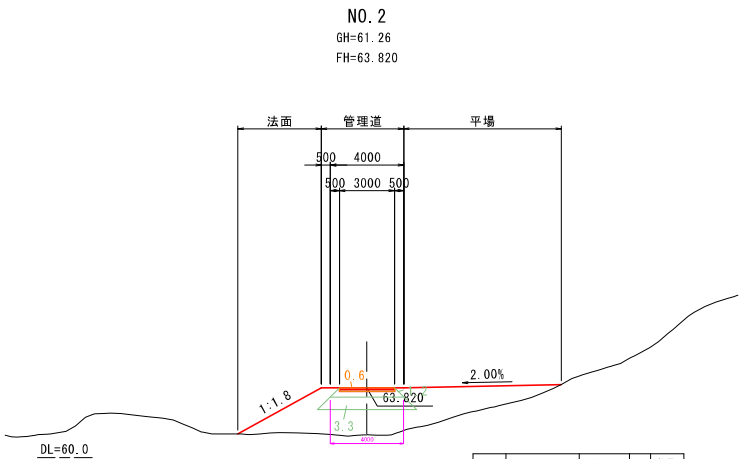
舗装工 根拠図(寺尾谷川調整池管理道)

舗装構成 S=1:20

平面図 S=1:500



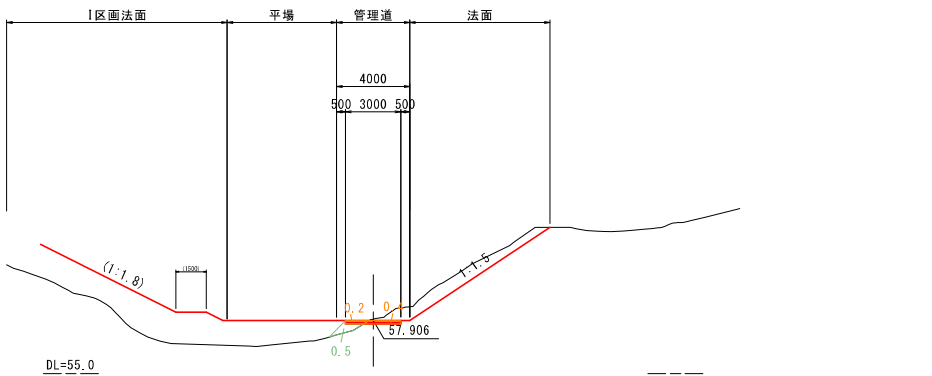
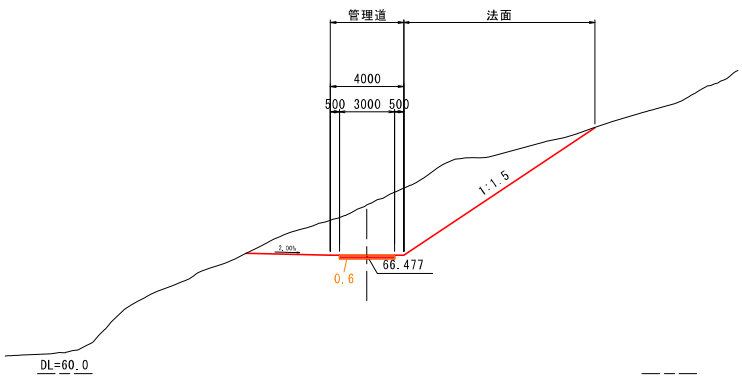
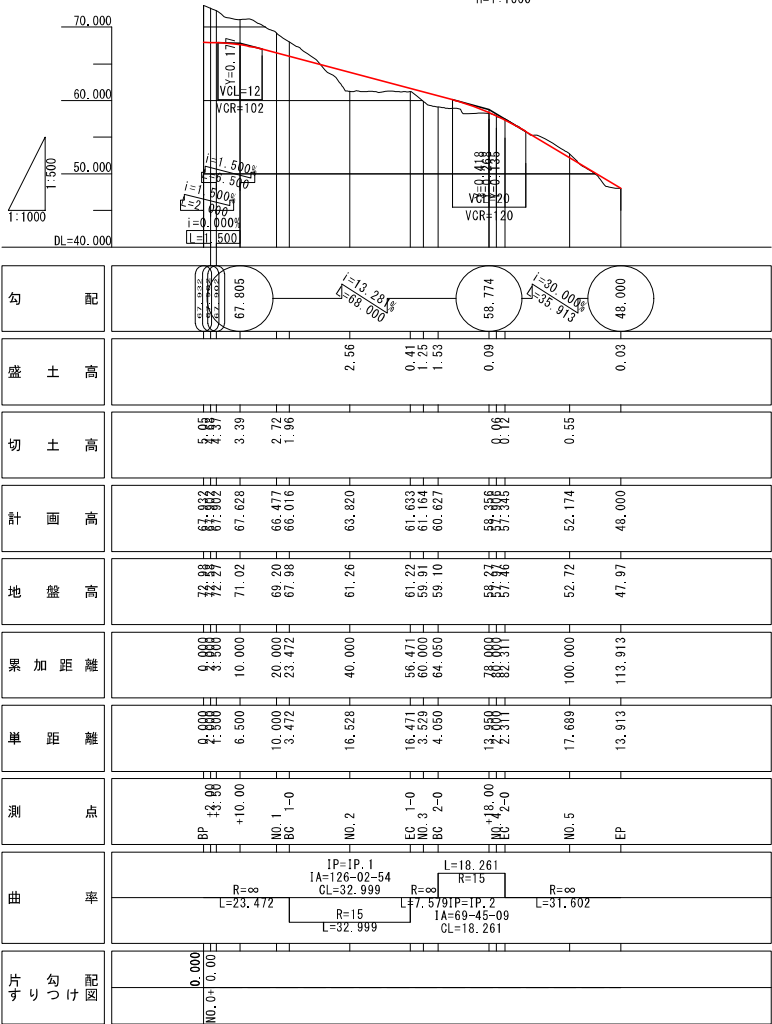
横断面図 S=1:200



工種	種別	規格	単位	数量
掘削工	標準掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	標準掘削(埋土部)	m <sup>2</sup>	-	0.6
盛土工	路床盛土	m <sup>2</sup>	-	0.6
	2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-	1.2
	4.0≤W	m <sup>2</sup>	-	3.3

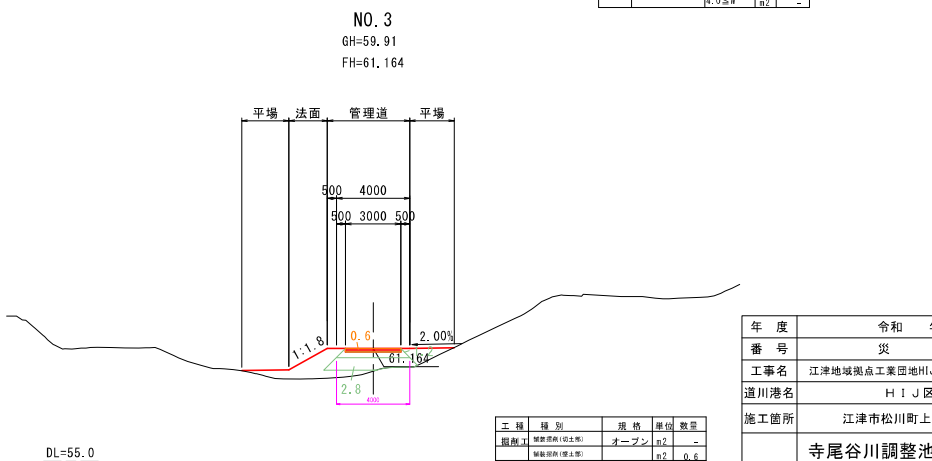
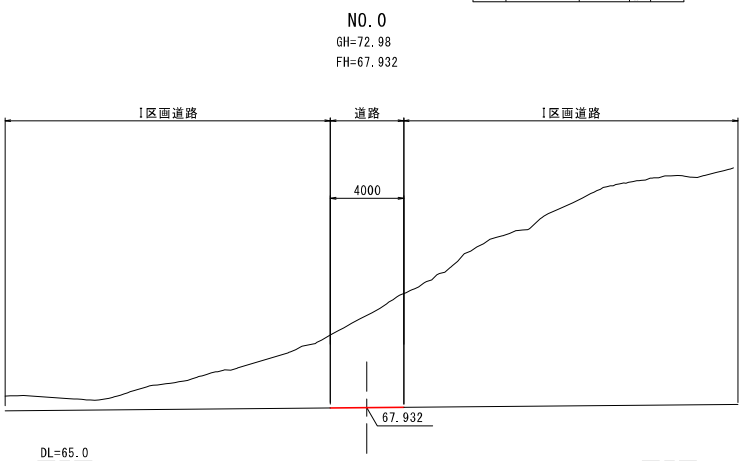
工種	種別	規格	単位	数量
掘削工	標準掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	標準掘削(埋土部)	m <sup>2</sup>	-	0.6
盛土工	路床盛土	m <sup>2</sup>	-	0.6
	2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-	1.2
	4.0≤W	m <sup>2</sup>	-	3.3

縦断面図 V=1:500  
H=1:1000



工種	種別	規格	単位	数量
掘削工	標準掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	標準掘削(埋土部)	m <sup>2</sup>	-	0.6
盛土工	路床盛土	m <sup>2</sup>	-	0.6
	2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-	1.2
	4.0≤W	m <sup>2</sup>	-	3.3

工種	種別	規格	単位	数量
掘削工	標準掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	標準掘削(埋土部)	m <sup>2</sup>	-	0.6
盛土工	路床盛土	m <sup>2</sup>	-	0.6
	2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-	1.2
	4.0≤W	m <sup>2</sup>	-	3.3



工種	種別	規格	単位	数量
掘削工	標準掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	標準掘削(埋土部)	m <sup>2</sup>	-	0.6
盛土工	路床盛土	m <sup>2</sup>	-	0.6
	2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-	1.2
	4.0≤W	m <sup>2</sup>	-	3.3

工種	種別	規格	単位	数量
掘削工	標準掘削(切土部)	オープン	m <sup>2</sup>	-
	標準掘削(埋土部)	m <sup>2</sup>	-	0.6
盛土工	路床盛土	m <sup>2</sup>	-	0.6
	2.5≤W<4.0	m <sup>2</sup>	-	1.2
	4.0≤W	m <sup>2</sup>	-	3.3

※地盤線はLPデータより作成

年度	令和	年度	
番号	災	号	
工事名	江津地域拠点工業団地H1J区画測量業務委託		
道川港名	H1J区画		
施工箇所	江津市松川町上河戸 地内		
図面名称	寺尾谷川調整池管理用道路 平面図・縦断面図		
会社名	会社及び責任者		
測量	出雲グリーン株式会社		
設計	株式会社エイト日本技術開発		
縮尺	図示		
32	葉の内	30	



## 6.伐開除根工

【寺尾谷川調整池】

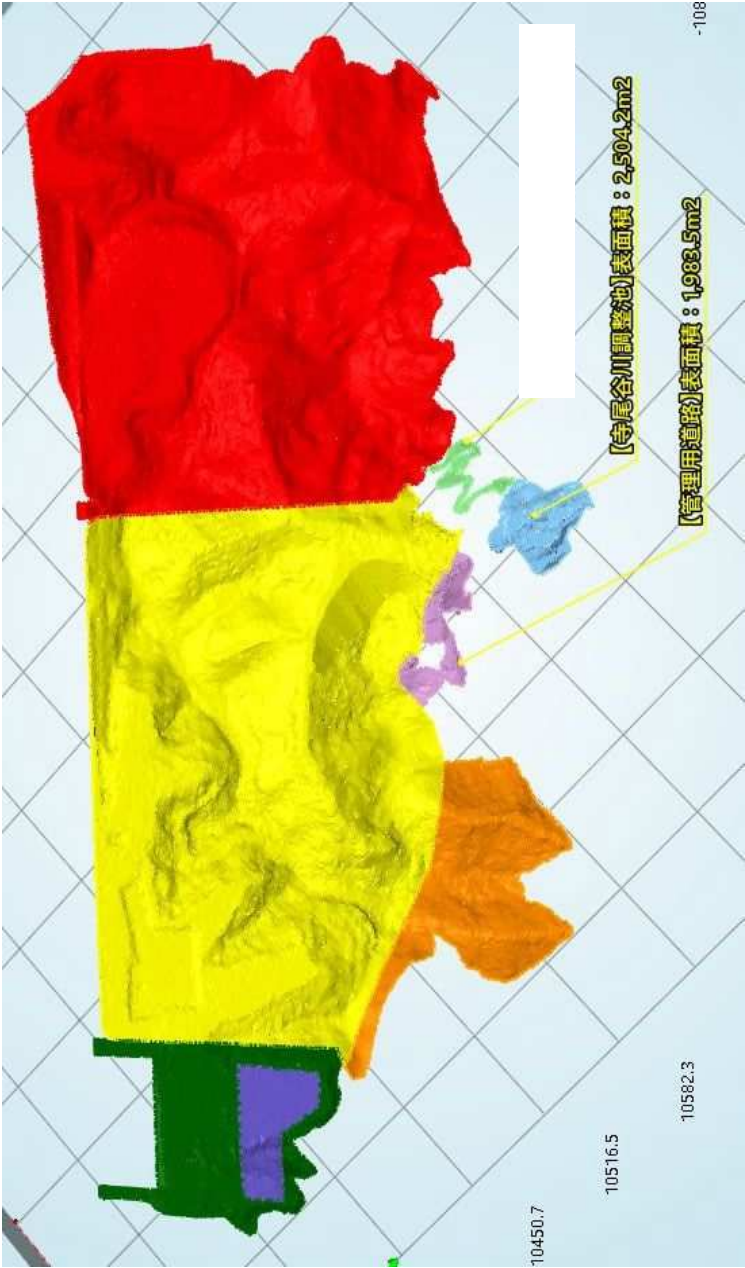
伐開除根工 集計表

[illegible]

伐開除根一覧表：寺尾谷川調整池

	寺尾谷川調整池	管理用道路	合計	備考
伐開	2,504.2	1,983.5	4487.7	

・根拠図：寺尾谷川調整池



7. 調 整 池 工  
【 寺 尾 谷 調 整 池 】

1 土 工

## 土工数量集計表

[illegible]

土工計算書(堤体掘削)									
測点 番号	距離	掘削(土砂、オープンカット)			摘要				摘要
		面積	平均 面積	立積		面積	平均 面積	立積	
(堤体掘削)									
NO. 1-3. 4		0. 0							
NO. 1	3. 40	7. 1	3. 55	12. 1					
NO. 2	10. 00	9. 4	8. 25	82. 5					
NO. 3	10. 00	14. 7	12. 05	120. 5					
NO. 3+4. 0	4. 00	14. 4	14. 55	58. 2					
NO. 4	6. 00	21. 8	18. 10	108. 6					
NO. 5	10. 00	9. 3	15. 55	155. 5					
NO. 6	10. 00	3. 3	6. 30	63. 0					
NO. 6+3. 0	3. 00	0. 0	1. 65	5. 0					
掘削控除									
ボックスカルバート部	-(1. 1+3. 5+6. 6)*7. 7=			-86. 2					
止水壁部	-1. 6*8. 3-1. 6*8. 5=			-26. 9					
計			492. 3						

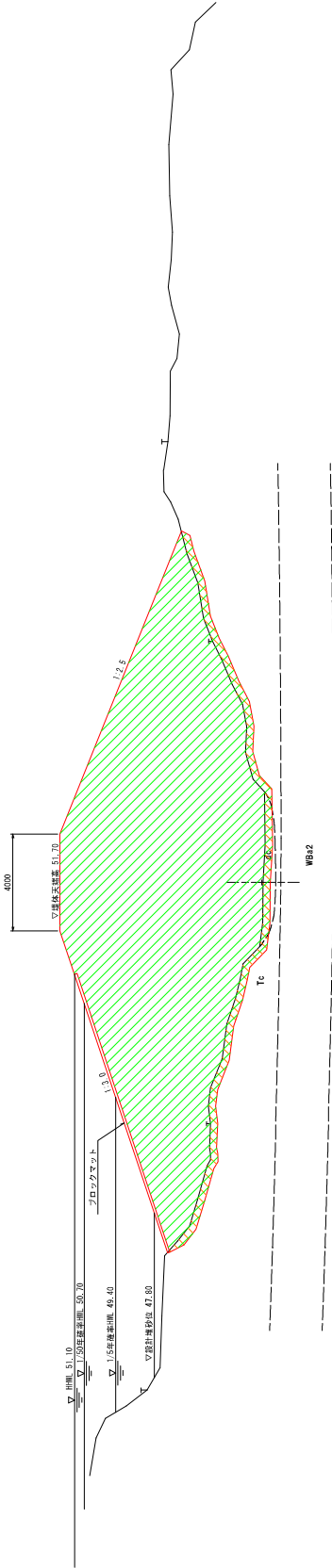
土工計算書(堤体盛土)									
測点 番号	距離	堤体盛土(4.0m以上)			摘要				摘要
		面積	平均 面積	立積		面積	平均 面積	立積	
(堤体盛土)									
NO. 1-3. 4		0. 0							
NO. 1	3. 40	52. 3	26. 15	88. 9					
NO. 2	10. 00	154. 5	103. 40	1034. 0					
NO. 3	10. 00	274. 3	214. 40	2144. 0					
NO. 3+4. 0	4. 00	326. 9	300. 60	1202. 4					
NO. 4	6. 00	297. 9	312. 40	1874. 4					
NO. 5	10. 00	100. 3	199. 10	1991. 0					
NO. 6	10. 00	10. 3	55. 30	553. 0					
NO. 6+3. 0	3. 00	0. 0	5. 15	15. 5					
盛土控除									
流入柵部	-1. 0*2. 0=			-2. 0					
立孔部	-8. 1*3. 8=			-30. 8					
ボックスカルバート部	-(15. 4+25. 5+34. 1+33. 3)*3. 0=			-324. 9					
止水壁部	-(1. 4+1. 4+1. 2)*5. 0=			-20. 0					
階段工部	-(7. 4+7. 7+7. 5)*1. 3=			-29. 4					
計			8, 496. 1						



NO. 2  
 704.2.140  
 704.2.2.3  
 704  
 704.2.100

NO. 2

項 目	単位	数量	説明
基 材	土砂、ターフカット	m <sup>2</sup>	9.4
埋設管	4.0m以上	m	154.5



Ws=45.00

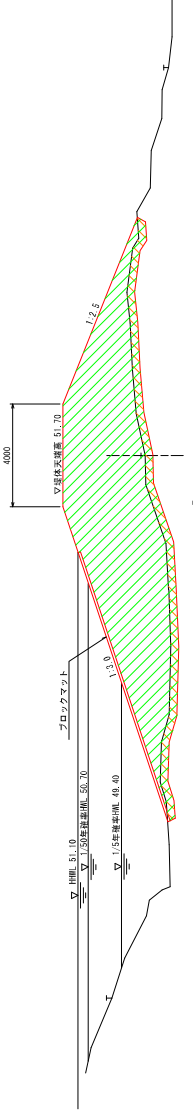
Ws1 (敷層 I)

NO. 0  
 704.2.140  
 704.2.2.3  
 704  
 704.2.100

NO. 1  
 704.2.140  
 704.2.2.3  
 704  
 704.2.100

NO. 1

項 目	単位	数量	説明
基 材	土砂、ターフカット	m <sup>2</sup>	7.1
埋設管	4.0m以上	m	52.3



Ws=45.00

Ws1 (敷層 I)

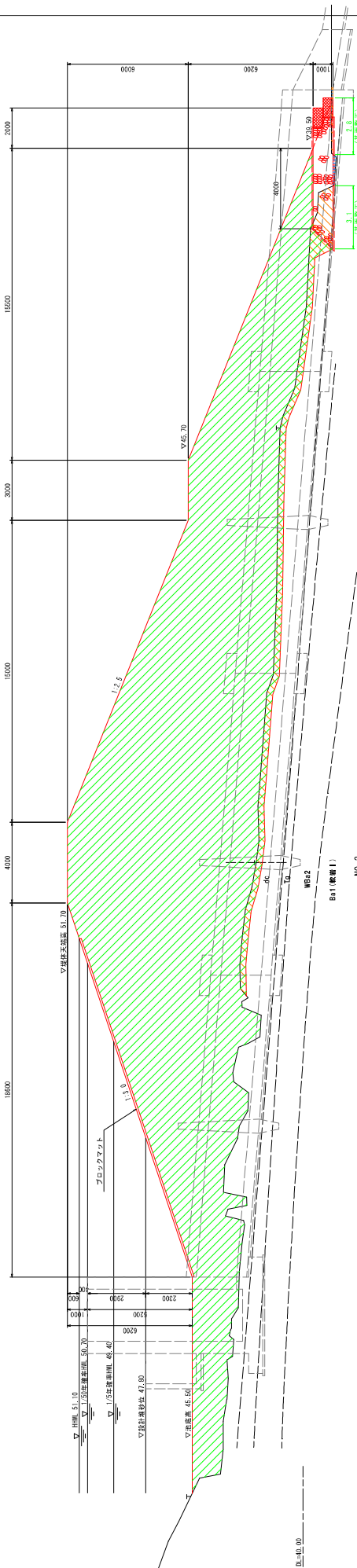
年度	令和	年度	号
工事名	江津市川原地区工業団地中區区画整理事業		
道路名称	江津市川原地区		
施工箇所	江津市川原地区上区画内		
図面名称	横断面図(1)		
図面番号	704.2.140		
図面種類	会社及び委託者		
図面	出資グリーン株式会社		
設計	(株) エイトロ建設事務所		

NO. 3+ 4.00

10m x 0.10  
10m x 0.10  
10m x 0.10

項 目	種別	数量	単位
土質、ターフマシ	10.4	10.4	m
土質、ターフマシ	10.4	10.4	m
土質、ターフマシ	10.4	10.4	m
土質、ターフマシ	10.4	10.4	m
土質、ターフマシ	10.4	10.4	m
土質、ターフマシ	10.4	10.4	m
土質、ターフマシ	10.4	10.4	m
土質、ターフマシ	10.4	10.4	m
土質、ターフマシ	10.4	10.4	m
土質、ターフマシ	10.4	10.4	m

注) 埋設および埋設層又は法外ドレーン層の作業工を示す。

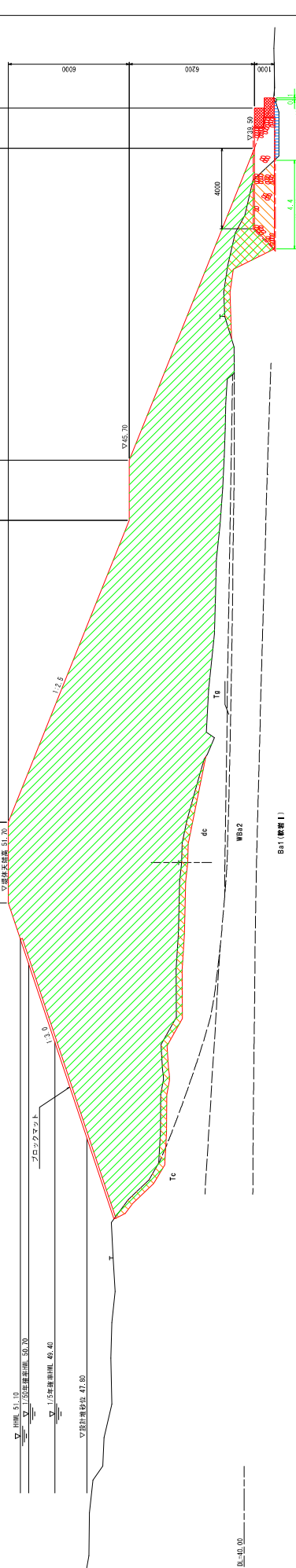


NO. 3

10m x 0.10  
10m x 0.10  
10m x 0.10

項 目	種別	数量	単位
土質、ターフマシ	10.4	10.4	m
土質、ターフマシ	10.4	10.4	m
土質、ターフマシ	10.4	10.4	m
土質、ターフマシ	10.4	10.4	m
土質、ターフマシ	10.4	10.4	m
土質、ターフマシ	10.4	10.4	m
土質、ターフマシ	10.4	10.4	m
土質、ターフマシ	10.4	10.4	m
土質、ターフマシ	10.4	10.4	m
土質、ターフマシ	10.4	10.4	m

注) 埋設および埋設層又は法外ドレーン層の作業工を示す。

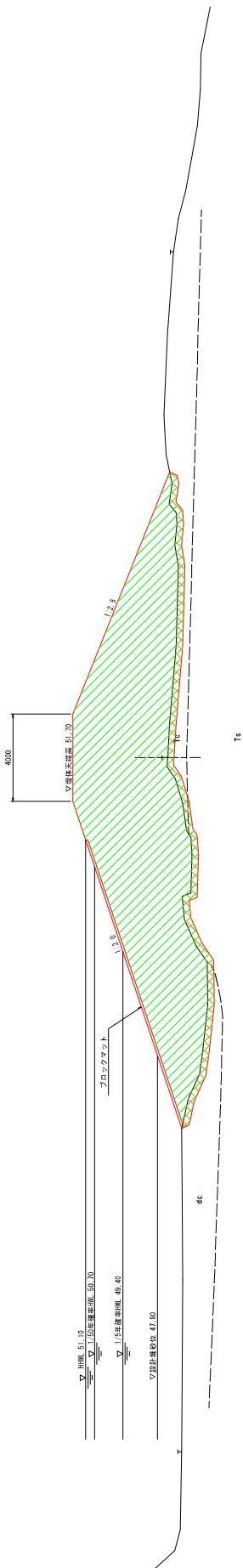


年度	令和	年度	第
工事	土木	年度	第
工事	土木	年度	第
工事	土木	年度	第
工事	土木	年度	第
工事	土木	年度	第
工事	土木	年度	第
工事	土木	年度	第
工事	土木	年度	第
工事	土木	年度	第
工事	土木	年度	第

NO. 5

計画高 51.00  
 設計高 51.24  
 地高 50.00

NO. 5	項目	数量	単位
1	土留、オープンカット	9.3	m <sup>2</sup>
2	堤防壁土	100.3	m <sup>2</sup>



Ts

計画高 51.00

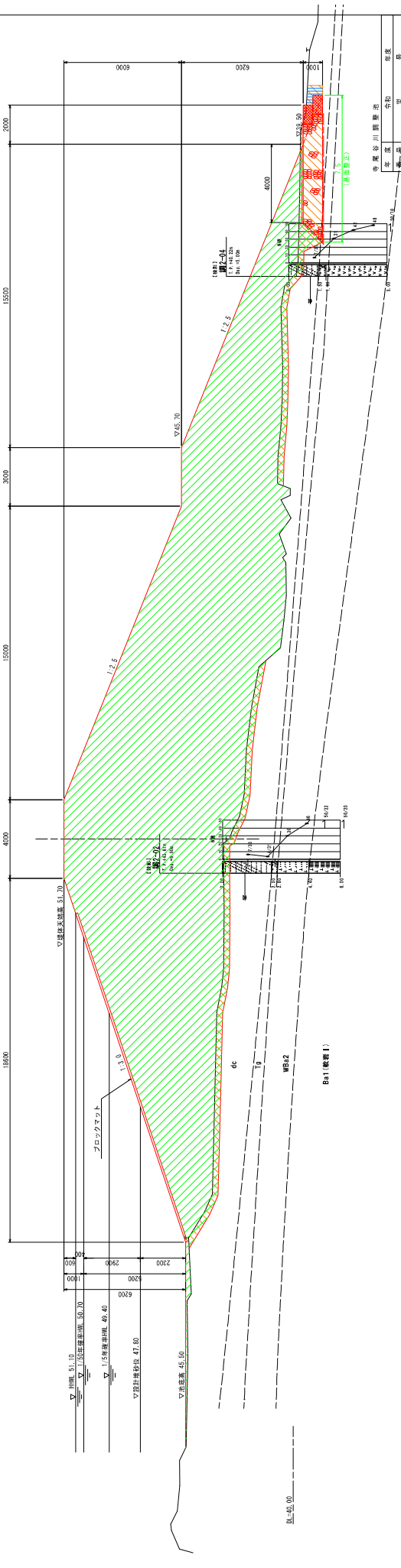
NO. 4

設計高 51.24

地高 50.00

NO. 4	項目	数量	単位
1	土留、オープンカット	21.8	m <sup>2</sup>
2	堤防壁土	297.9	m <sup>2</sup>
3	土留、オープンカット	0.5	m <sup>2</sup>
4	堤防壁土	7.5	m <sup>2</sup>

注) 埋戻しおよび掘削等は出先ドローイングの付属本工を参照。



Bas1 (縦断 I)

年度	令和	年度	年度
工事名	江津市川瀬川上流部河川改修工事	工事名	江津市川瀬川上流部河川改修工事
通称	川瀬川	通称	川瀬川
施工箇所	江津市川瀬川上流部 地内	施工箇所	江津市川瀬川上流部 地内
図面名称	横断面図 (3)	図面名称	横断面図 (3)
図面番号	10-001	図面番号	10-001
設計	出雲グリーン株式会社	設計	出雲グリーン株式会社
監理	(株) エイロ建設事務所	監理	(株) エイロ建設事務所



NO. 3+ 4.00

PH=42.412

GB=42.32

FH=

D= 4.00

### 掘削控除土工延長

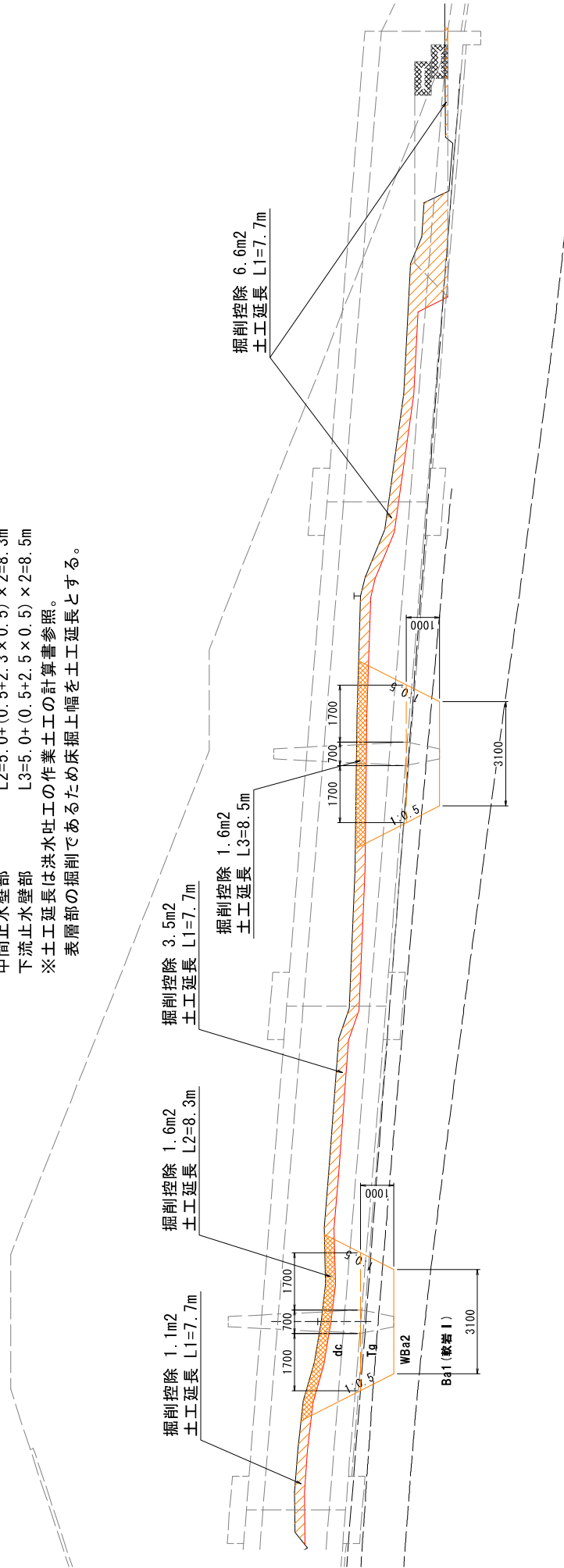
ボックスカルバート部  $L1=3.0+(1.7+1.3 \times 0.5) \times 2=7.7\text{m}$

中間止水壁部  $L2=5.0+(0.5+2.3 \times 0.5) \times 2=8.3\text{m}$

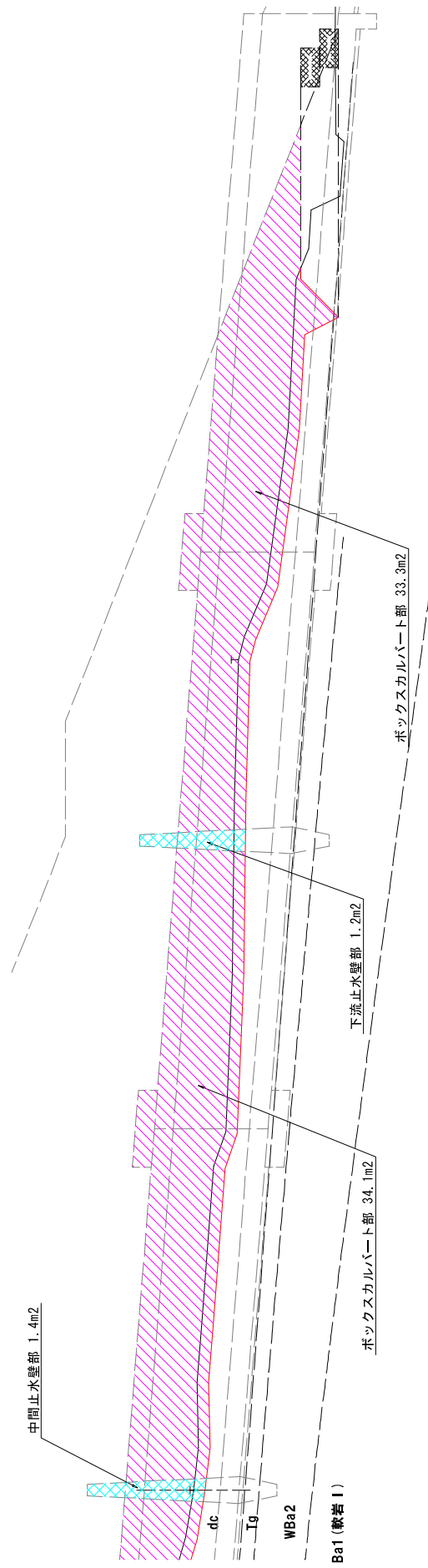
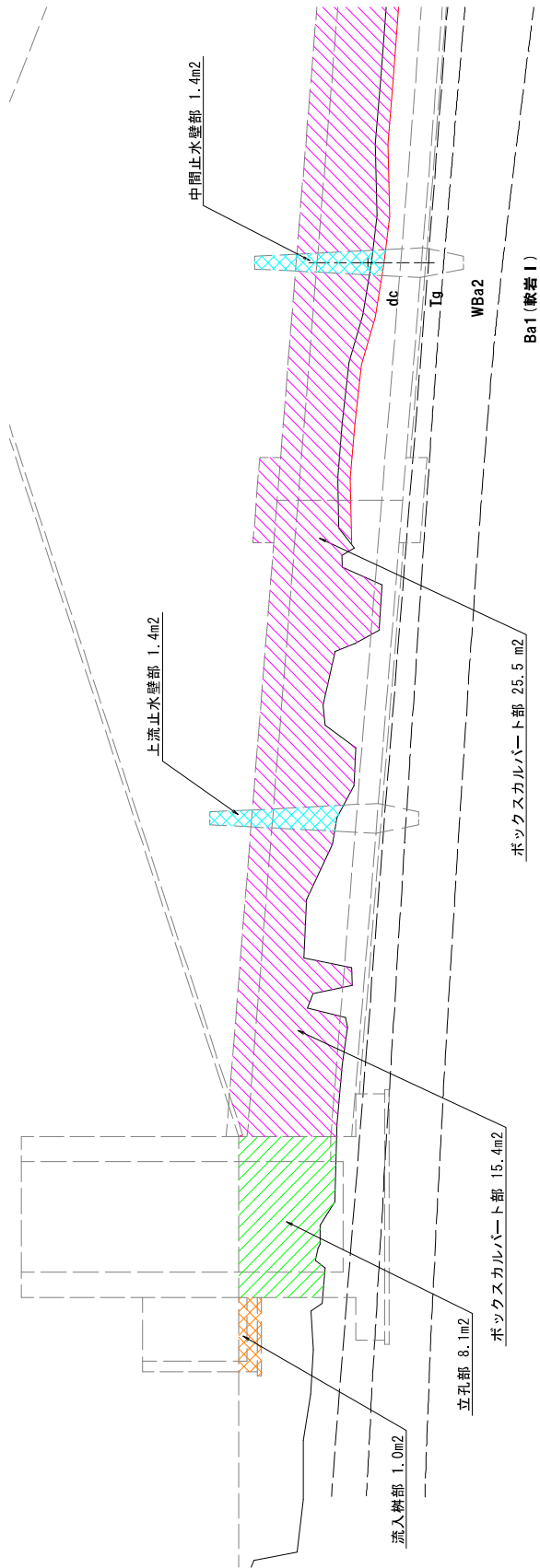
下流止水壁部  $L3=5.0+(0.5+2.5 \times 0.5) \times 2=8.5\text{m}$

※土工延長は洪水吐工の作業土工の計算書参照。

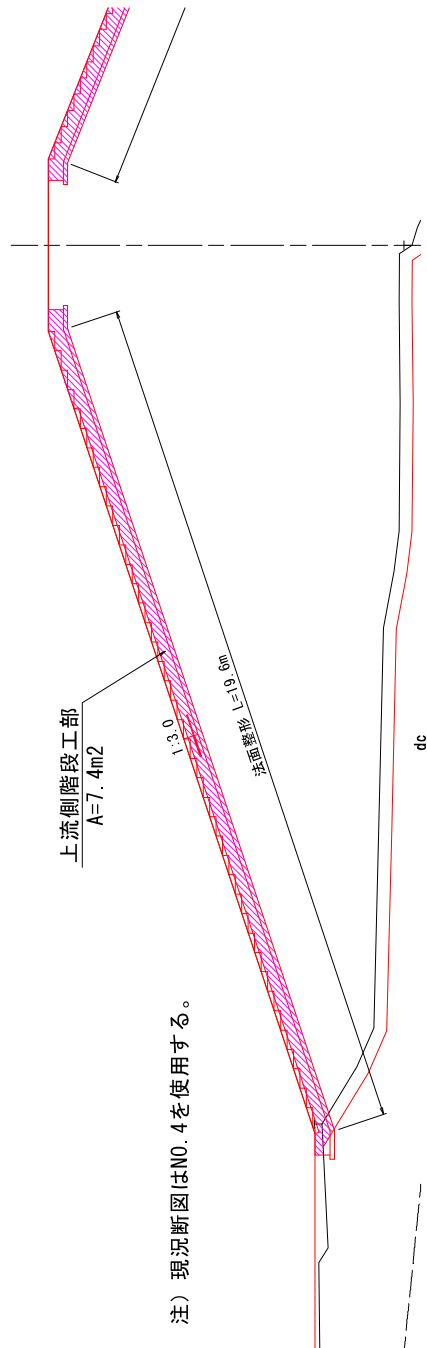
表層部の掘削であるため床掘上幅を土工延長とする。



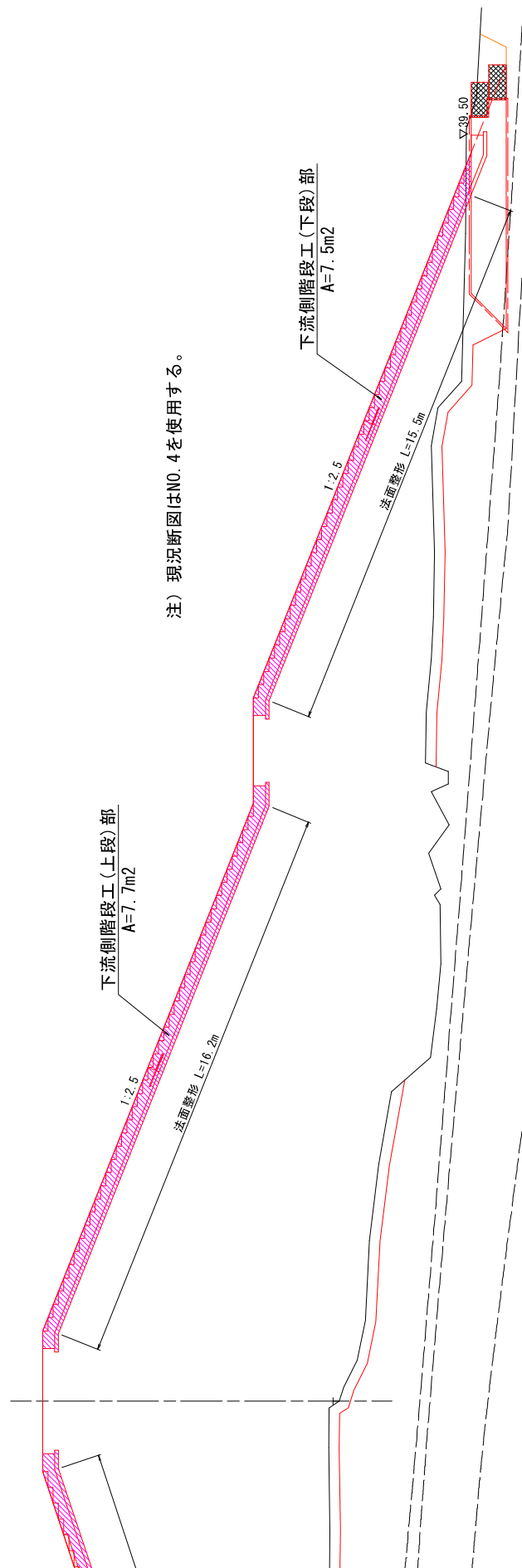
掘削控除図



盛土控除図 (洪水吐工部)



注) 現況断面図はNO. 4を使用する。



注) 現況断面図はNO. 4を使用する。

盛土控除図(階段工部)

## 2 法 面 工 、 護 岸 工



## 法面工、護岸工数量集計表

[illegible]

## 2-1. 法面工

### (1) 盛土法面整形

後頁 法面平面積図の①～⑧の面積

$$1:3.0\text{部} \quad A = (387.5+287.1+55.4+42.2)*1.0541 = 814.0 \text{ m}^2$$

$$1:2.5\text{部} \quad A = (370.3+149.8+255.1+122.0)*1.0770 = 966.3 \text{ //}$$

$$\text{階段工部} \quad A = (19.6+16.2+15.5)*1.30 = 66.7 \text{ //}$$

---

合計 1847.0 m<sup>2</sup>

注) 1. 平面斜率 1:3.0部 = 1.0541

1:2.5部 = 1.0770

2. 階段工部は前項図 盛土控除図(階段工部) 参照

### (2) 張芝

後頁 法面平面積図の③～⑧の面積

$$1:3.0\text{部} \quad A = (55.4+42.2)*1.0541 = 102.9 \text{ m}^2$$

$$1:2.5\text{部} \quad A = (370.3+149.8+255.1+122.0)*1.0770 = 966.3 \text{ //}$$

---

合計 1069.2 m<sup>2</sup>

注) 平面斜率 1:3.0部 = 1.0541

1:2.5部 = 1.0770

## 2-2. 護岸工

### (1) ブロックマツト

後頁 法面平面積図の①～②の面積

$$1:3.0\text{部} \quad A = (387.5 + 287.1) \times 1.0541 = 711.1 \text{ m}^2$$

$$\text{注) 平面斜率} \quad 1:3.0\text{部} = 1.0541$$



# 付帯工数量集計表

工種	種別	単位	上流側	下流側(上段)	下流側(下段)	ドレーン工	合計	備考
階段工								
コンクリート	18N/mm2	m3	7.99	6.68	7.00		21.67	
型 枠	無筋	m2	36.4	31.4	31.6		99.4	
均しコンクリート	t=100	〃	31.2	26.0	25.8		83.0	
同型枠		〃	4.46	3.77	3.75		11.98	
目地材	t=10	〃	0.46	0.46	0.46		1.38	
ダウエルバー	Φ16×L=1000	本	3	3	3		9	
キャップ	VP φ 20 L=500	〃	3	3	3		9	
ドレーン工								
埋戻し	1m≦W1<4m	m3				3.7	3.7	
基面整正	土砂	m2				63.8	63.8	
単粒度碎石4号	S-40	m3				56.4	56.4	
吸出防止シート		m2				141.2	141.2	
カゴマット	W1.0m×H0.5m	m				19.6	19.6	

### 3. 付帯工

#### 3-1 階段工

##### 3-1-1 上流側階段工

###### (1) コンクリート (18N/mm<sup>2</sup>)

$$V = 0.35 \{ 1/2 * (0.50 + 0.443) + 18.60 * 1.0541 + 1/2 * (0.50 + 0.557) \} * 1.30 \\ - 1/2 * (0.45 * 0.15 * 41 + 0.15 * 0.05) * 1.00 = 7.99 \text{ m}^3$$

$$\text{上流側階段工斜率} = \sqrt{(1 + 3.0^2)} / 3.0 = 1.0541$$

###### (2) 型枠 (無筋)

$$A = 0.35 \{ 1/2 * (0.50 + 0.443) + 18.60 * 1.0541 + 1/2 * (0.50 + 0.557) \} * 4 \\ + 0.35 * 1.30 * 3 + 6.20 * 1.00 = 36.4 \text{ m}^2$$

###### (3) 均しコンクリート (t=100)

$$A = (0.543 + 18.60 * 1.0541 + 0.657) * 1.50 = 31.2 \text{ m}^2$$

###### (4) 同型枠

$$A = (1.50 + 0.543 + 18.60 * 1.0541 + 0.657) * 0.10 * 2 = 4.46 \text{ m}^2$$

###### (5) 目地材 (t=10)

$$A = 0.35 * 1.30 = 0.46 \text{ m}^2$$

###### (6) ダウエルバー (Φ16×L=1000)

$$n = 3 \text{ 本}$$

###### (7) キャップ (VP φ20 L=500)

$$n = 3 \text{ 本}$$

### 3-1-2 下流側階段工(上段)

#### (1) コンクリート (18N/mm<sup>2</sup>)

$$V = 0.35 \{ 1/2 * (0.50 + 0.433) + 15.00 * 1.0770 + 1/2 * (0.50 + 0.567) \} * 1.30 \\ - 1/2 * 0.375 * 0.15 * 40 * 1.00 = 6.68 \text{ m}^3$$

$$\text{下流側階段工斜率 } \sqrt{(1+2.5^2)} / 2.5 = 1.0770$$

#### (2) 型枠 (無筋)

$$A = 0.35 \{ 1/2 * (0.50 + 0.433) + 15.00 * 1.0770 + 1/2 * (0.50 + 0.567) \} * 4 \\ + 0.35 * 1.30 * 3 + 6.00 * 1.00 = 31.4 \text{ m}^2$$

#### (3) 均しコンクリート (t=100)

$$A = (0.533 + 15.00 * 1.0770 + 0.667) * 1.50 = 26.0 \text{ m}^2$$

#### (4) 同型枠

$$A = (1.50 + 0.533 + 15.00 * 1.0770 + 0.667) * 0.10 * 2 = 3.77 \text{ m}^2$$

#### (5) 目地材 (t=10)

$$A = 0.35 * 1.30 = 0.46 \text{ m}^2$$

#### (6) ダウエルバー (D16×L=1000)

$$n = 3 \text{ 本}$$

#### (7) キャップ (VP φ20 L=500)

$$n = 3 \text{ 本}$$

### 3-1-3 下流側階段工(下段)

#### (1) コンクリート (18N/mm<sup>2</sup>)

$$\begin{aligned}
 V &= 0.35 \{ 1/2 * (0.50 + 0.433) + 15.00 * 1.0770 + 1/2 * 0.50 * 0.20 \} * 1.30 \\
 &\quad - 1/2 * (0.375 * 0.15 * 40) * 1.00 - 1/2 * 0.50 * 0.20 * 1.00 = 7.00 \text{ m}^3 \\
 \text{下流側階段工斜率 } \sqrt{(1+2.5^2)} / 2.5 &= 1.0770
 \end{aligned}$$

#### (2) 型枠 (無筋)

$$\begin{aligned}
 A &= 0.35 \{ 1/2 * (0.50 + 0.433) + 15.50 * 1.0770 \} * 4 \\
 &\quad + 0.35 * 1.30 * 3 + 6.20 * 1.00 = 31.6 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

#### (3) 均しコンクリート (t=100)

$$A = (0.533 + 15.50 * 1.0770) * 1.50 = 25.8 \text{ m}^2$$

#### (4) 同型枠

$$A = (1.50 + 0.533 + 15.50 * 1.0770) * 0.10 * 2 = 3.75 \text{ m}^2$$

#### (5) 目地材 (t=10)

$$A = 0.35 * 1.30 = 0.46 \text{ m}^2$$

#### (6) ダウエルバー (D16×L=1000)

$$n = 3 \text{ 本}$$

#### (7) キャップ (VP φ20 L=500)

$$n = 3 \text{ 本}$$



### 3-2 ドレーン工

#### (1) 埋戻し(1m≦W1<4m)

$$V = \text{別途計算表より} = 3.7 \text{ m}^3$$

#### (2) 基面整正(土砂)

$$V = \text{別途計算表より} = 63.8 \text{ m}^2$$

#### (3) 単粒度碎石4号(S-40)

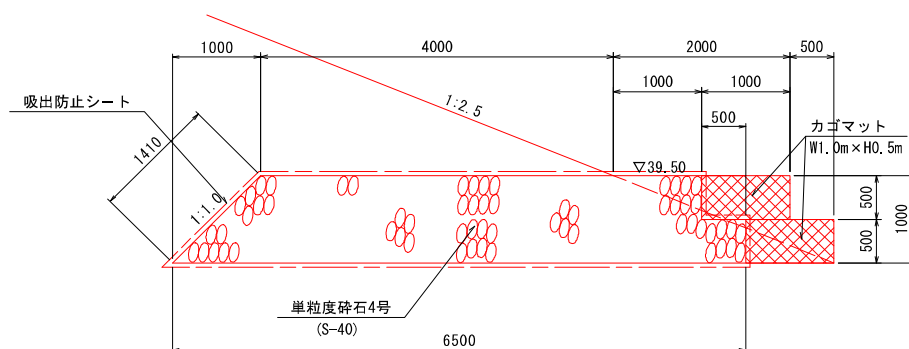
$$V = (6.50 \times 1.00 - 1/2 \times 1.00 \times 1.00 - 0.50 \times 0.50) \times (5.30 + 4.50) = 56.4 \text{ m}^3$$

#### (4) 吸出防止シート

$$A = (6.50 \times 2 - 1.00 + 1.41 + 1.00) \times (5.30 + 4.50) = 141.2 \text{ m}^2$$

#### (5) カゴマット(W1.0m×H0.5m)

$$L = (5.30 + 4.50) \times 2 = 19.6 \text{ m}$$



法先ドレーン断面図

作業土工計算書(ドレーン工)									
測点 番号	距離	埋戻し(1m≦W1<4m)			摘要				摘要
		面積	平均 面積	立積					
		0.6							
	5.30	0.2	0.40	2.1					
	4.50	0.5	0.35	1.6					
計			3.7						



# 4 洪水吐工

洪水吐工数量集計表(1/3)

工種	種別	単位	流入枠	立孔	転落防止 柵工	ボックスカルバート	止水壁	継手カラー	取付水路	合計	備考
床 堀	土砂	m3	-	85.1		554.5	83.9	-	ボックスカルバート に含む	723.5	
埋戻し	1m≦W1<4m	〃	-	47.8		253.0	76.5	-	ボックスカルバート に含む	377.3	
基面整正	土砂	m2	-	36.0		136.3	4.5	-	ボックスカルバート に含む	176.8	
コンクリート	24N/mm2	m3	4.0	84.4		311.3	-	42.5	6.7	448.9	
〃	18N/mm2	〃	-	-		-	22.65	-	-	22.65	
型 枠	鉄筋	m2	26.4	214.1		713.5	-	91.0	22.2	1,067.2	
〃	無筋	〃	-	-		-	111.7	-	-	111.7	
鉄 筋	D16～D19, SD345	kg	186	3,730		9,375	-	1,434	-	14,724	
〃	D13 , SD345	〃	56	1,540		8,635	-	1,079	342	11,652	
均しコンクリート	t=100	m2	4.1	36.0		161.6	-	-	8.3	210.0	
同型枠		〃	0.6	2.4		10.1	-	-	0.6	13.7	
足場工	枠組	掛m2	27.2	192.0		354.0	48.0	48.5	5.3	675.0	
足場工	単管	掛m2		20.5						20.5	

洪水吐工数量集計表(2/3)

工種	種別	単位	流入桝	立孔	転落防止 柵工	ボックスカルバート	止水壁	継手カラー	取付水路	合計	備考
支保工	40kN/m <sup>2</sup> <w ≦80kN/m <sup>2</sup>	空m <sup>3</sup>	-	2.6		220.3	-	-	-	222.9	
目地材	t=20	m <sup>2</sup>	-	-		5.0	-	87.1	2.7	94.8	
止水板	CF200×5	m	-	-		10.0	-	30.0	6.6	46.6	
足掛金物	W=400	本	15	43		-	-	-	-	58	
水抜パイプ	VPΦ100	m	0.5	-		-	-	-	-	0.5	
吸出防止シート		m <sup>2</sup>	0.10	-		-	-	-	-	0.10	
フロンカゴ	線径4.0mm×網目15cm ×高さ50cm×幅120cm	m	3.0	-		-	-	-	-	3.0	
スクリーン	SUS 幅1.0m×高さ1.5m 網目150mm以下	式	-	1		-	-	-	-	1	216.1kg
フリューム	B1.5m×H1.0m	m	-	-		-	-	-	7.0	7.0	
サシ筋	D13(SD345)×1000	本	-	-		-	96	-	-	96	
		kg	-	-		-	96	-	-	96	

洪水吐工数量集計表(3/3)

工種	種別	単位	流入桝	立孔	転落防止 柵工	ボックスカルバート	止水壁	継手カラー	取付水路	合計	備考
リヤサークル	LG-8	本			6					6	
リヤバー	LG-5 H=1800	本			14					14	
リヤナット	LG-4・SUS304	個			42					42	
オールアンカー	M10×60L・SUS304	本			12					12	
工事用 水中ポンプ		台								1	

#### 4. 洪水吐工

##### 4-1 作業土工

##### 1) 立孔

###### (1) 床掘(土砂)

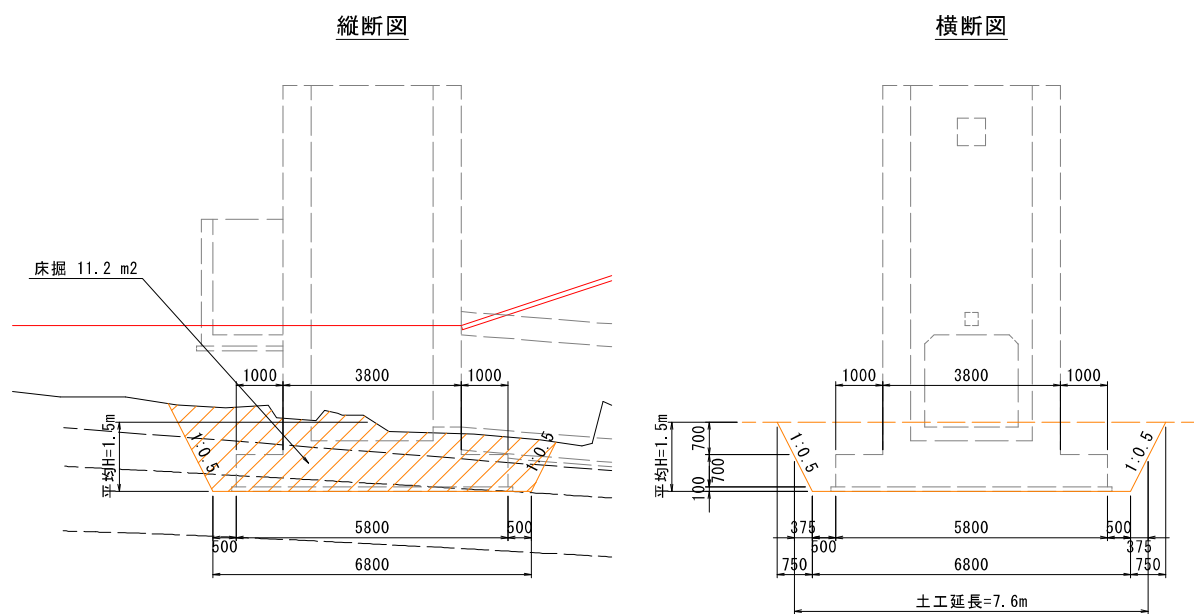
$$V = 11.2 \times 7.6 = 85.1 \text{ m}^3$$

###### (2) 埋戻し(1m ≤ W1 < 4m)

$$V = 85.1 - 3.80 \times 3.80 \times 0.70 - 5.80 \times 5.80 \times 0.70 - 6.00 \times 6.00 \times 0.10 = 47.8 \text{ m}^3$$

###### (3) 基面整正(土砂)

$$A = 6.00 \times 6.00 = 36.0 \text{ m}^2$$



##### 立孔部作業土工



2) ボックスカルバート(取付水路部を含む)

(1) 床堀(土砂)

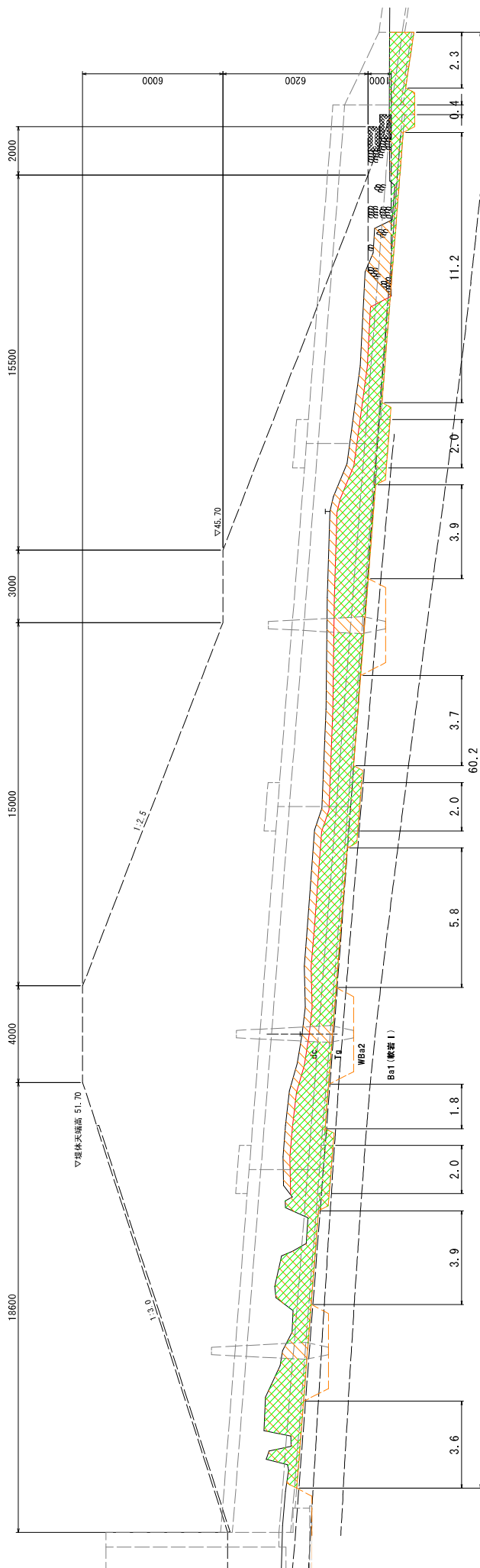
$$V = 78.1 \times 7.1 = 554.5 \text{ m}^3$$

(2) 埋戻し( $1\text{m} \leq W1 < 4\text{m}$ )

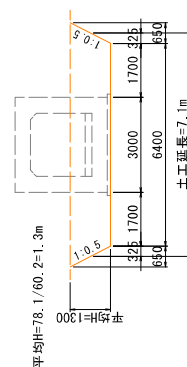
$$V = 61.7 \times (7.1 - 3.0) = 253.0 \text{ m}^3$$

(3) 基面整正(土砂)

$$A = 3.2 \times (3.6 + 3.9 + 2.0 + 1.8 + 5.8 + 2.0 + 3.7 + 3.9 + 2.0 + 11.2 + 0.4 + 2.3) = 136.3 \text{ m}^2$$



項目	単位	数量	凡例
床層	m <sup>2</sup>	78.1	
埋戻	m <sup>2</sup>	61.7	



# ボックスカルバート部作業土工

### 3) 止水壁

#### (1) 床堀(土砂)

上流部	$V = 6.4 \times 4.2$	=	26.9 m3
中間部	$V = 6.5 \times 4.3$	=	28.0 m3
下流部	$V = 6.6 \times 4.4$	=	29.0 m3
<hr/>			
合計			83.9 m3

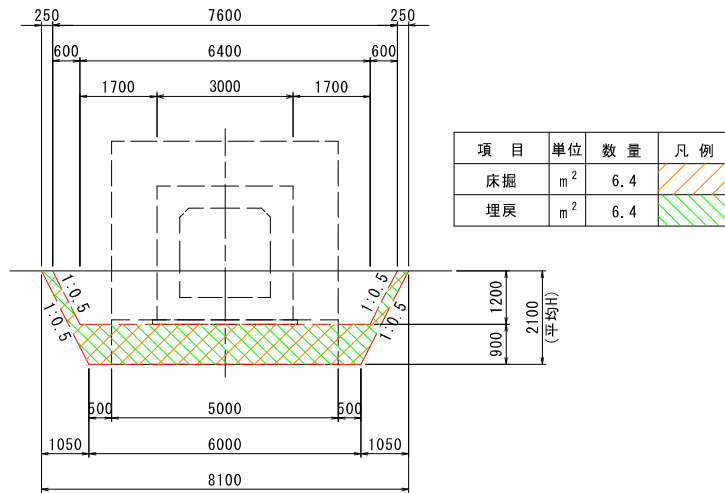
#### (2) 埋戻し(1m≦W1<4m)

上流部	$V = 6.4 \times 4.2 - (0.66 + 0.30) \times 1/2 \times 0.90 \times 5.00$	=	24.7 m3
中間部	$V = 6.4 \times 4.3 - (0.66 + 0.30) \times 1/2 \times 0.90 \times 5.00$	=	25.4 m3
下流部	$V = 6.5 \times 4.4 - (0.66 + 0.30) \times 1/2 \times 0.90 \times 5.00$	=	26.4 m3
<hr/>			
合計			76.5 m3

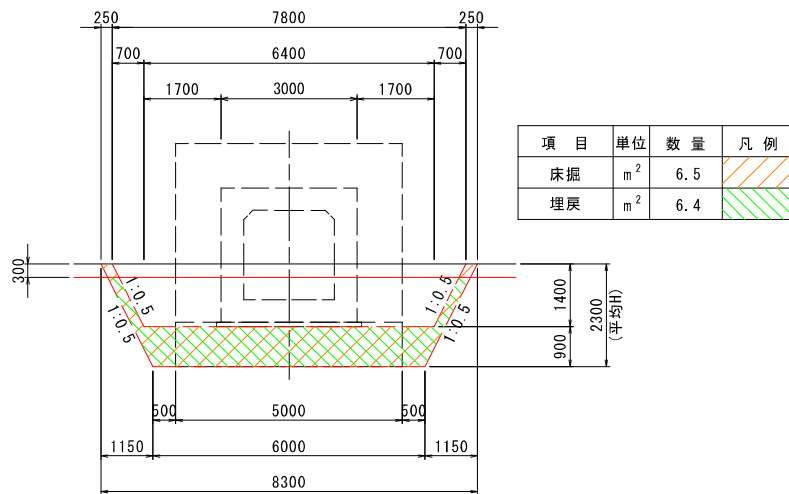
#### (3) 基面整正(土砂)

$A = 0.30 \times 5.00 \times 3$	=	4.5 m2
---------------------------------	---	--------

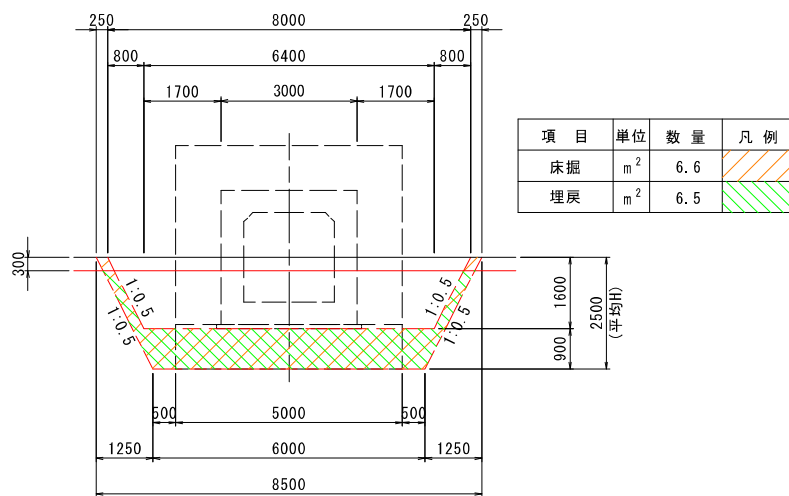
### 上流部



### 中間部

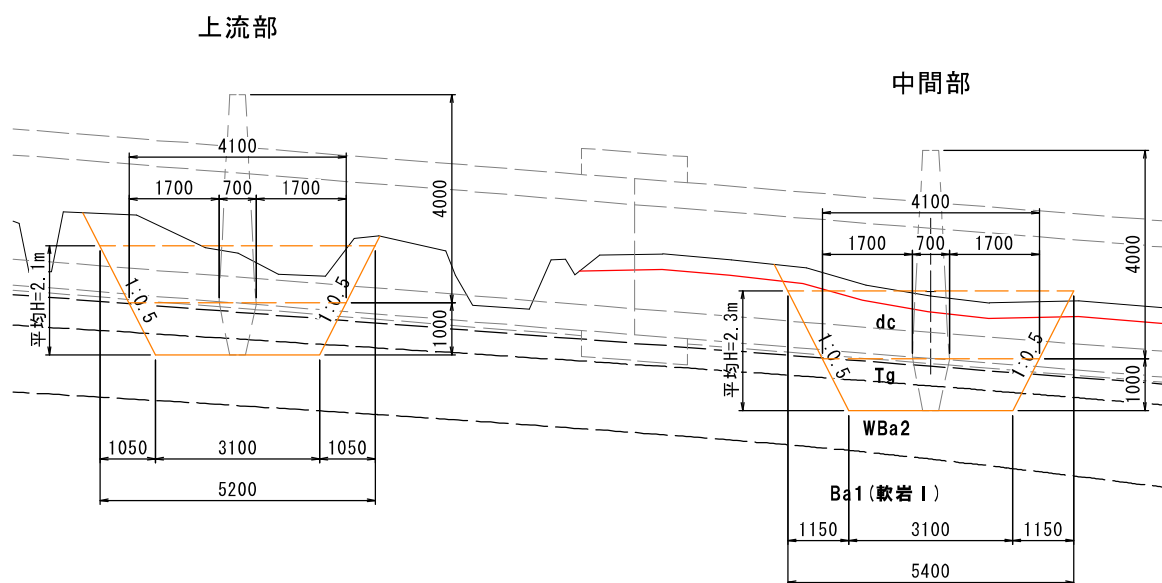


### 下流部



### 止水壁部作業土工

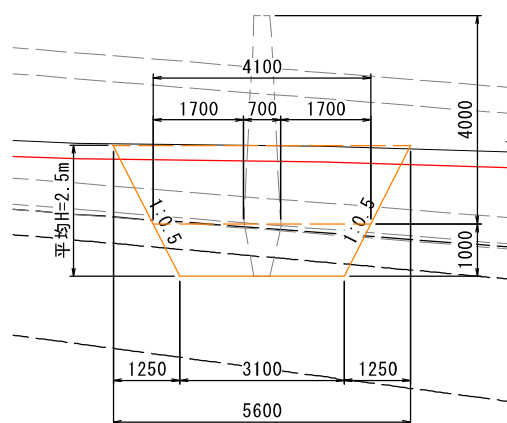
# 縦断面図



土工延長=3.10+1.05\*1/2\*2=4.2m

土工延長=3.10+1.15\*1/2\*2=4.3m

## 下流部



土工延長=3.10+1.25\*1/2\*2=4.4m

止水壁部作業土工

## 4-2 洪水吐構造物工

### 4-2-1 流入桝

#### (1) コンクリート (24N/mm<sup>2</sup>)

$$V = 2.00 \times 1.75 \times 2.75 - 1.50 \times 1.50 \times 2.50 = 4.00 \text{ m}^3$$

#### (2) 型枠 (鉄筋)

$$A = (2.00 + 1.75 \times 2) \times 2.75 + 1.50 \times 3 \times 2.50 = 26.4 \text{ m}^2$$

#### (3) 鉄筋 (SD345)

配筋図より

$$D19 \quad 186.2 \text{ kg}$$

$$D13 \quad 55.7 \text{ kg}$$

---

$$\text{計} \quad 241.9 \text{ kg}$$

#### (4) 均しコンクリート (t=100)

$$A = 2.20 \times 1.85 = 4.1 \text{ m}^2$$

#### (5) 同型枠

$$A = (2.20 + 1.85 \times 2) \times 0.10 = 0.6 \text{ m}^2$$

#### (6) 足場工 (枠組)

$$A = (2.00 + 1.75 \times 2 + 0.50 \times 4 + 1/2 \times 1.20 \times 4) \times 2.75 = 27.2 \text{ 掛m}^2$$

#### (7) 足掛金物 (W=400)

$$n = 7 + 8 = 15 \text{ 本}$$

#### (8) 水抜パイプ VPΦ100

$$L = 0.25 \times 2 = 0.5 \text{ m}$$

#### (9) 吸出防止シート

$$A = 0.20 \times 0.20 \times 2 = 0.1 \text{ m}^2$$

#### (10) フトンカゴ (線径4.0mm×網目15cm×高さ50cm×幅120cm)

$$L = 1.50 \times 2 = 3.0 \text{ m}$$

#### 4-2-2 立孔

##### (1) コンクリート (24N/mm<sup>2</sup>)

$$\text{本体部} \quad 5.80 \times 5.80 \times 0.70 + 3.80 \times 3.80 \times 8.00 - 2.60 \times 2.60 \times 7.70 = 87.02 \quad \text{m}^3$$

$$\text{開口部} \quad -(2.00 \times 2.00 - 1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times 2 + 0.60 \times 0.60 + 0.30 \times 0.26) \times 0.60 = -2.64 \quad \text{〃}$$

---


$$\text{計} \quad \quad \quad 84.38 \quad \text{m}^3$$

##### (2) 型枠 (鉄筋)

$$\text{側壁} \quad 3.80 \times 8.00 \times 4 + 2.60 \times 7.70 \times 4 = 201.7 \quad \text{m}^2$$

$$\text{底版} \quad 5.80 \times 0.70 \times 4 = 16.2 \quad \text{〃}$$

$$\text{開口部} \quad -(2.00 \times 2.00 - 1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times 2 + 0.60 \times 0.60 + 0.30 \times 0.26) \times 2 = -8.8 \quad \text{〃}$$

$$\text{開口部} \quad (1.80 \times 2 + 1.60 + 0.20 \times 1.414 \times 2 + 0.60 \times 3 + 0.30 + 0.26 \times 2) \times 0.60 = 5.0 \quad \text{〃}$$

---


$$\text{計} \quad \quad \quad 214.1 \quad \text{m}^2$$

##### (3) 鉄筋 (SD345)

配筋図より

$$\text{D22} \quad 3,046.9 \quad \text{kg}$$

$$\text{D16} \quad 682.7 \quad \text{kg} \quad \quad \quad \text{D16以上合計} \quad 3,729.6 \quad \text{kg}$$

$$\text{D13} \quad 1,540.1 \quad \text{〃}$$

---


$$\text{計} \quad 5,269.7 \quad \text{kg}$$

##### (4) 均しコンクリート (t=100)

$$A = 6.00 \times 6.00 = 36.0 \quad \text{m}^2$$

##### (5) 同型枠

$$A = 6.00 \times 0.10 \times 4 = 2.4 \quad \text{m}^2$$

##### (6) 足場工 (枠組)

$$A = (3.80 + 0.50 \times 2 + 1/2 \times 1.20 \times 2) \times 4 \times 8.00 = 192.0 \quad \text{掛m}^2$$

##### (7) 足場工 (単管)

$$A = 1.6 \times 1.6 \times 8.0 = 20.5 \quad \text{掛m}^2$$

##### (8) 支保工

$$V = (2.00 \times 2.00 - 1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times 2 + 0.60 \times 0.60 + 0.30 \times 0.26) \times 0.60 = 2.6 \quad \text{空m}^3$$

(9) スクリーン (SUS、幅1.0m×高さ1.5m、網目150mm以下)

n =

= 1 式  
(ステンレス製スクリーン数量総括表参照)

種目	部品名称	材質	規格(×幅mm)	長さ(mm)	数	単位質量(kg)	単位	質量(kg)
スクリーン	正面スクリーンバー	SUS304	FB 50×9	1480	17	3.57	m	89.8
	側面スクリーンバー	SUS304	FB 50×9	1480	8	3.57	m	42.3
	上面スクリーンバー	SUS304	FB 50×9	980	4	3.57	m	14.0
	スクリーン取付材	SUS304	PL 9 41	65	20	71.37	m	3.8
						小計		149.9
スクリーン枠	スクリーン枠	SUS304	L 75×75×6	1488	2	6.92	m	20.6
	スクリーン枠	SUS304	L 75×75×6	1000	2	6.92	m	13.8
	スクリーン枠	SUS304	L 75×75×6	285	4	6.92	m	7.9
	ベースプレート	SUS304	PL 9 110	110	4	71.37	m	3.5
						小計		45.8
部品	六角N.W.SW	SUS304	M 16		24	0.04	組	1.0
	六角B.N.W.SW	SUS304	M 12	35	20	0.09	式	1.8
	オールアンカ	SUS304	M 16	100	4	0.1	本	0.4
	ディスタンスピース	SUS304	◎ 20A sch40	41	75	0.072	個	5.4
	タイロッド	SUS304	○ 16(両端部M16)	860	3	1.37	本	4.1
	タイロッド	SUS304	○ 16(両端部M16)	210	9	0.33	本	3.0
						小計		15.7
						合計		211.4



(10) 足掛金物 (W=400)

$$n = 25+17+1 = 43 \text{ 本}$$

$$n = 1 \text{ 式}$$

4-2-3 転落防止柵

(1) リヤサークル (LG-8)

$$n = 6 \text{ 本}$$

(2) リヤバー (LG-5) H=1800

$$n = 14 \text{ 本}$$

(3) リヤナット (LG-4・SUS304)

$$n = 42 \text{ 個}$$

(4) オールアンカー (M10×60L・SUS304)

$$n = 12 \text{ 本}$$

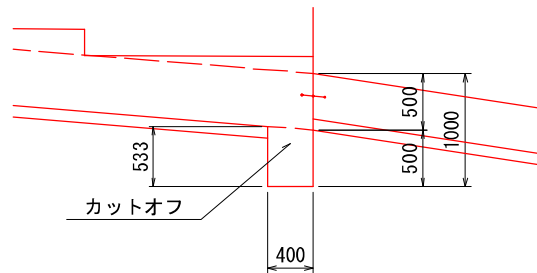
#### 4-2-4 ボックスカルバート

##### (1) コンクリート (24N/mm<sup>2</sup>)

本体部	$(3.00 \times 3.00 - 2.00 \times 2.00 + 1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times 2) \times 59.00$	=	297.36	m <sup>3</sup>
階段部	$1/2 \times (3.00 \times 0.229 \times 19 + 2.00 \times 0.153) \times 2.00$	=	13.36	〃
カットオフ部	$1/2 \times (0.533 + 0.50) \times 0.40 \times 3.00$	=	0.62	〃
計			311.34	m <sup>3</sup>

##### (2) 型枠 (鉄筋)

本体部	$(3.00 \times 2 + 1.80 \times 2 + 1.60 + 0.20 \times 1.4142 \times 2) \times 59.00$	=	694.2	m <sup>2</sup>
階段部	$-1/2 \times (3.00 \times 0.229 \times 19 + 2.00 \times 0.153) \times 2 + (0.229 \times 19 + 0.153) \times 2.00$	=	-4.4	〃
妻型枠	$(3.00 \times 3.00 - 2.00 \times 2.00 + 1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times 2) \times 4$	=	20.2	〃
カットオフ部	$(0.533 + 0.50) \times 3.00 + 1/2 \times (0.533 + 0.50) \times 0.40 \times 2$	=	3.5	〃
計			713.5	m <sup>2</sup>



##### (3) 鉄筋 (SD345)

配筋図より ※ (L=15m部×3ブロック + L=14m部×1ブロック) 当り

D19	$2,382.7 \times 3 + 2,226.5 \times 1$	=	9,374.6	kg
D13	$2,186.5 \times 3 + 2,075.3 \times 1$	=	8,634.8	〃
計			18,009.4	kg

(4) 均しコンクリート (t=100)

$$A = 3.20 \times (59.00 - 0.40 - 2.00 \times 3 - 0.70 \times 3) = 161.6 \text{ m}^2$$

(5) 同型枠

$$A = (59.00 - 0.40 - 2.00 \times 3 - 0.70 \times 3) \times 0.10 \times 2 = 10.1 \text{ m}^2$$

(6) 足場工 (枠組)

$$A = 3.00 \times 59.00 \times 2 = 354.0 \text{ 掛m}^2$$

(7) 支保工

$$V = (2.00 \times 2.00 - 1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times 2) \times 59.00 \\ - \frac{1/2 \times (3.00 \times 0.229 \times 19 + 2.00 \times 0.153) \times 2.00}{(\text{階段部})} = 220.3 \text{ 空m}^3$$

(8) 目地材 (t=20)

$$A = 3.00 \times 3.00 - 2.00 \times 2.00 + 1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times 2 = 5.0 \text{ m}^2$$

(9) 止水板 (CF200×5)

$$L = 2.50 \times 4 = 10.0 \text{ m}$$

#### 4-2-5 止水壁

(1) コンクリート (18N/mm<sup>2</sup>)

$$V = \{1/2 \times (0.30 + 0.40) \times 1.00 \times 5.00 + 1/2 \times (0.40 + 0.70) \times 3.00 \times 1.00 \times 2 \\ + 1/2 \times (0.70 + 0.30) \times 1.00 \times 5.00\} \times 3 \text{ヶ所} = 22.65 \text{ m}^3$$

(2) 型枠 (無筋)

$$\text{側面} \quad \{1/2 \times (0.30 + 0.40) \times 1.00 + 1/2 \times (0.40 + 0.70) \times 3.00 \\ + 1/2 \times (0.70 + 0.30) \times 1.00\} \times 2 \times 3 \text{ヶ所} = 15.0 \text{ m}^2$$

$$\text{正面} \quad (5.00 \times 1.00 \times 1.0012 + 1.00 \times 3.00 \times 2 \times 1.0012 + 5.00 \times 1.00 \times 1.0198) \times 2 \times 3 \text{ヶ所} \\ = 96.7 \text{ m}^2$$

---

計

111.7 m<sup>2</sup>

$$\begin{aligned} \text{正面上部斜率} &= \sqrt{\{(0.20 - 0.15)^2 + 1.00^2\}} / 1.00 = 1.0012 \\ \text{正面側部斜率} &= \sqrt{\{(0.35 - 0.20)^2 + 3.00^2\}} / 3.00 = 1.0012 \\ \text{正面下部斜率} &= \sqrt{\{(0.35 - 0.15)^2 + 1.00^2\}} / 1.00 = 1.0198 \end{aligned}$$

(3) 足場工 (枠組)

$$A = 4.00 \times 1.00 \times 4 \times 3 \text{ヶ所} = 48.0 \text{ 掛m}^2$$

(4) サシ筋 (SD345 D13×1000)

$$n = (9+7) \times 2 \times 3 \text{ヶ所} = 96 \text{ 本}$$

$$W = 1.00 \times 0.995 \times 96 = 95.5 \text{ kg}$$

4-2-6 継手カラー

(1) コンクリート (24N/mm<sup>2</sup>)

$$V = (4.04 \times 4.04 - 3.04 \times 3.04) \times 2.00 \times 3 \text{ヶ所} = 42.48 \text{ m}^3$$

(2) 型枠 (鉄筋)

$$A = \{4.04 \times 2.00 \times 2 + (4.04 \times 4.04 - 3.04 \times 3.04) \times 2\} \times 3 \text{ヶ所} = 91.0 \text{ m}^2$$

(3) 鉄筋 (SD345)

配筋図より ※3ヶ所当り

$$D19 \quad 478.0 \times 3 = 1,434.0 \text{ kg}$$

$$D13 \quad 359.7 \times 3 = 1,079.1 \text{ 〃}$$

---

$$\text{計} \quad 2,513.1 \text{ kg}$$

(4) 足場工 (枠組)

$$A = 4.04 \times 2.00 \times 2 \times 3 \text{ヶ所} = 48.5 \text{ 掛m}^2$$

(5) 目地材 (t=20)

$$A = (3.00 \times 3.00 - 2.00 \times 2.00 + 1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times 2 + 3.00 \times 2.00 \times 4) \times 3 \text{ヶ所} = 87.1 \text{ m}^2$$

(6) 止水板 (CF200×5)

$$L = 2.50 \times 4 \times 3 \text{ヶ所} = 30.0 \text{ m}$$

#### 4-2-7 取付水路

##### (1) コンクリート (24N/mm<sup>2</sup>)

$$\text{上流端断面積 } A1 = 2.00 \times 0.40 \times 2 + 2.80 \times 0.40 = 2.72 \text{ m}^2$$

$$\text{下流端断面積 } A2 = 1.00 \times 0.40 \times 2 + 2.30 \times 0.40 = 1.72 \text{ m}^2$$

$$V = \frac{1}{2} \times (2.72 + 1.72) \times 3.00 = 6.66 \text{ m}^3$$

##### (2) 型枠 (鉄筋)

$$A = \left\{ \frac{1}{2} \times (2.40 + 1.40) \times 3.00 + \frac{1}{2} \times (2.00 + 1.00) \times 3.00 \right\} \times 2 \times 1.0035 + \frac{1.72}{\text{下流端}} = 22.2 \text{ m}^2$$

$$\text{平面斜率} = 1.0035$$

##### (3) 鉄筋 (SD345)

配筋図より

$$D13 \quad 341.8 \text{ kg}$$

##### (4) 均しコンクリート (t=100)

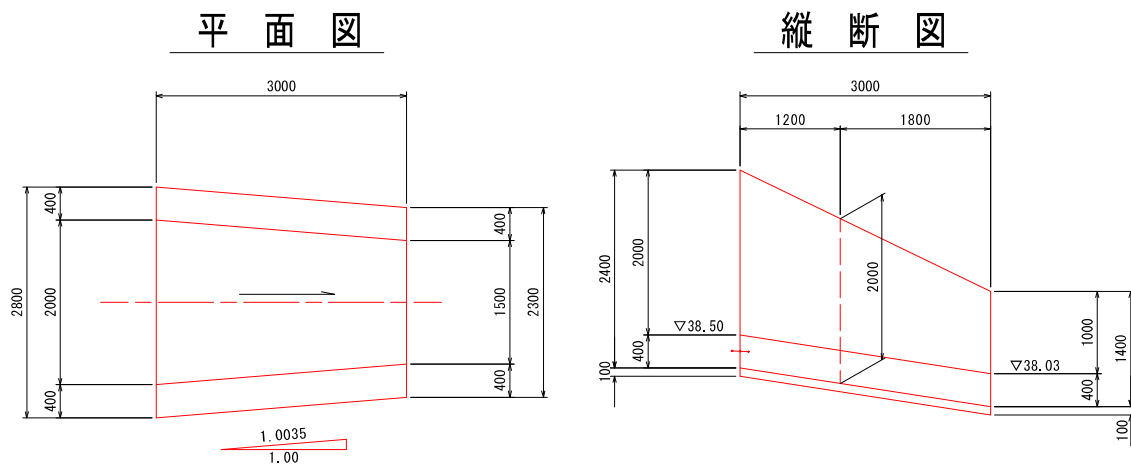
$$A = \frac{1}{2} \times (3.00 + 2.50) \times 3.00 = 8.3 \text{ m}^2$$

##### (5) 同型枠

$$A = 3.00 \times 0.10 \times 2 \times 1.0035 = 0.6 \text{ m}^2$$

##### (6) 足場工 (枠組)

$$A = \frac{1}{2} \times (2.40 + 2.00) \times 1.20 \times 2 \times 1.0035 = 5.3 \text{ 掛m}^2$$



(7) 目地材 (t=20)

$$A = 2.00 \times 0.40 \times 2 + 2.80 \times 0.40 = 2.7 \text{ m}^2$$

(8) 止水板 (CF200×5)

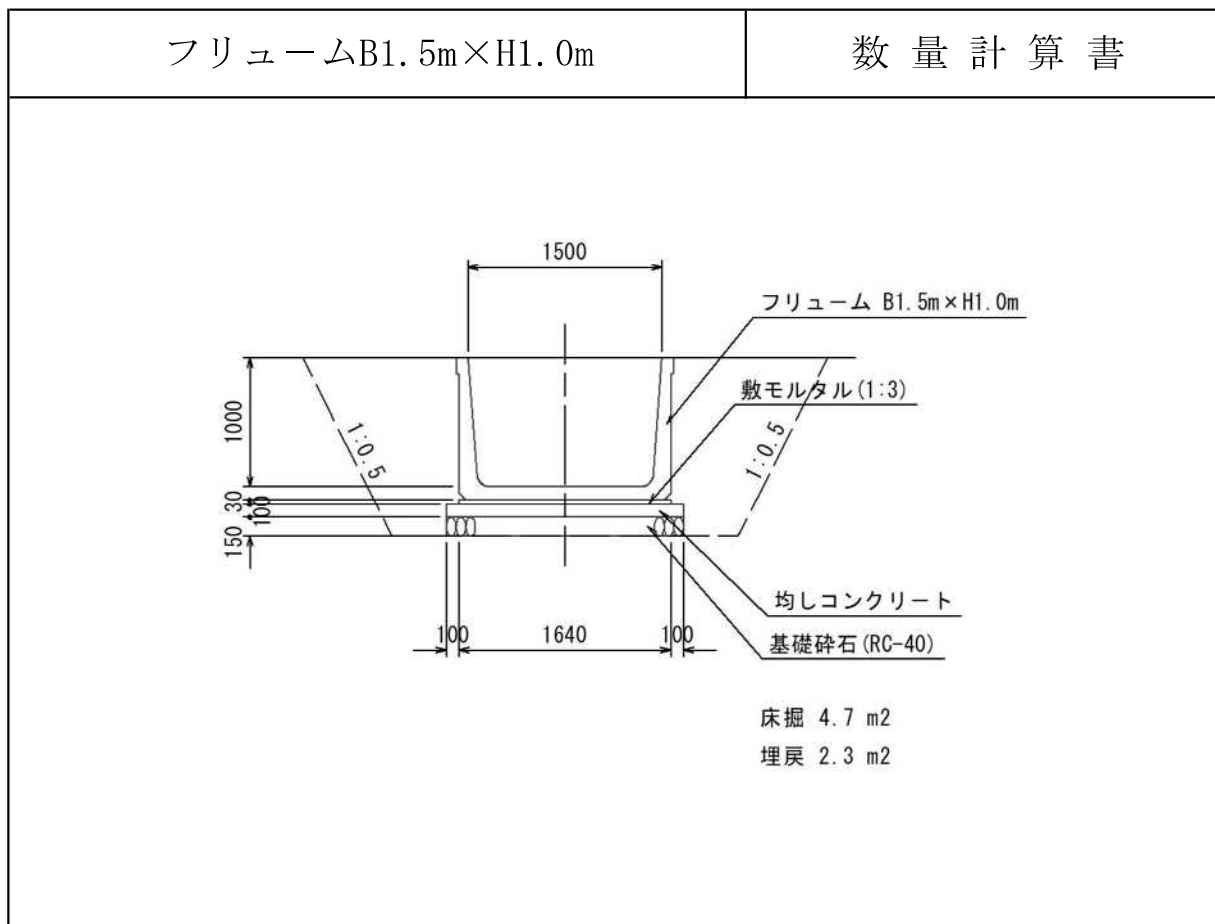
$$L = 2.10 \times 2 + 2.40 = 6.6 \text{ m}$$

(9) フリュ－ムB1.5m×H1.0m

$$L = 7.0 \text{ m}$$

4-2-8 仮排水

$$n = 1 \text{ 台}$$



(10m当り)

名 称	規 格	単位	算 式	単位当り数量	延 長	数 量
基礎碎石	RC-40, t=100	m <sup>2</sup>	1.84*10.0	18.40	7.0	12.9
敷モルタル	1 : 3	m <sup>3</sup>	1.64*0.03*10.0	0.49	7.0	0.3
均しコンクリート	t=100	m <sup>2</sup>	1.84*10.0	18.40	7.0	12.9
同型枠		//	0.10*2*10.0	2.00	7.0	1.4
フリューム	B1.5m×H1.0m	m		10.00	7.0	7.0
床掘	土砂	m <sup>3</sup>	4.7*10.0	47.0	7.0	32.9
埋戻		//	2.3*10.0	23.0	7.0	16.1
基面整正	土砂	m <sup>2</sup>	1.84*10.0	18.4	7.0	12.9

ステンレス製スクリーン 数量



## ステンレス製スクリーン

## 総括数量表

単位：kg

機種	種目	数量	1箇所分							備考
			鋼材	部品・機器単体品	1門計					
スクリーン	スクリーン	1	147.6		147.6					
	スクリーン枠	1	52.8	0.0	52.8					
	スクリーン枠部品	1		15.7	15.7					
			0.0	0.0	0.0					
小計			200.4	15.7	216.1					
合計			200.4	15.7	216.1				0	

部材集計表

単位 : kg

No	種目	数量	1箇所分												備考
			主要部材	副部材	主要部品	機器単体品	その他	1箇所計							
1	ステンレス製スクリーン														
	スクリーン	1	147.6					147.6							
	スクリーン枠	1	52.8					52.8							
	スクリーン部品	1			15.7			15.7							
	小計	1	200.4		15.7			216.1							
	合 計		200.4		15.7			216.1							

塗装面積総括表

機種	種目	数量	塗装1 (㎡)			塗装2 (㎡)			酸洗 (㎡)		亜鉛めっき (kg)	
			塗装仕様	1箇所計	全箇所計	塗装仕様	1箇所計	全箇所計	1箇所計	全箇所計	1箇所計	全箇所計
スクリーン	スクリーン	1		0.00	0.00				4.14	4.14	0.0	0.0
	スクリーン枠	1							2.23	2.23		
	スクリーン枠部品	1										
小計				0.00	0.00				6.37	6.37		
合計				0.00	0.00				6.37	6.37		

数量總括表(鋼材)

単位: kg

材質	規格・形状寸法	ステンレス製スクリーン						材料別合計		
		スクリーン		スクリーン枠		主部材	副部材	主部材	副部材	合計
		主部材	副部材	主部材	副部材					
SUS304	PL 9	3.8		3.5				7.3		7.3
SUS304	FB50×9	143.8						143.8		143.8
SUS304	L75×75×6			49.3				49.3		49.3
	(小計)	147.6		52.8				200.4		200.4

## 数量總括表(部品・機器単体品)

[illegible]

機種：ステンレス製スクリーン  
種目：正面スクリーン

寺76

数量計算書

機種：ステンレススクリーン

種目：スクリーン枠

[illegible]

数量計算書

機種：ステンレススクリーン

種目：スクリーン部品

品番	区分	部品名称	材質	規格(×幅mm)		長さ(mm)	数	単位質量(kg)	単位	質量(kg)	塗面1(m²)	メッキ対象重量(kg)	酸面(m²)
1	部	六角N, W, SW	SUS304	M 16			24	0.04	組	1.0			
2	部	六角B, N, W, SW	SUS304	M 12		35	20	0.09	式	1.8			
3	部	オールアンカ	SUS304	M 16		100	4	0.1	本	0.4			
4	部	ディスタンスピース	SUS304	◎ 20Asch40		41	75	0.072	個	5.4			
5	部	タイロッド	SUS304	○ 16(両端部M16)		860	3	1.37	本	4.1			
6	部	タイロッド	SUS304	○ 16(両端部M16)		210	9	0.33	本	3.0			
		スクリーン部品	合計							15.7			



## 5 水 路 工

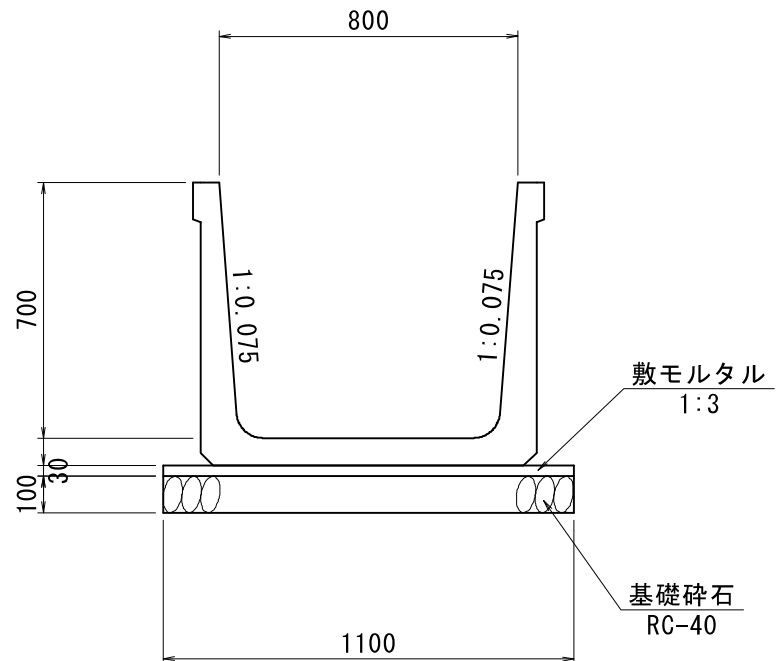
[illegible]

水路工 作業土工 数量計算書										
測点	単距離	修 正 距 離	床掘(土砂)			修 正 距 離	埋戻(W1<1.0m)			摘 要
			断面積	平均断面積	立 積		断面積	平均断面積	立 積	
左岸 No. 2+16.8	0.00	0.00	0.9	—	—	0.00	0.6	—	—	No. 3に同じ
No. 3	33.20	33.20	0.9	0.90	29.9	33.20	0.6	0.60	19.9	
No. 4	50.00	50.00	0.8	0.85	42.5	50.00	0.6	0.60	30.0	
No. 5	50.00	50.00	0.9	0.85	42.5	50.00	0.6	0.60	30.0	
No. 5+9.1	9.10	9.10	0.9	0.90	8.2	9.10	0.6	0.60	5.5	No. 5に同じ
合計	142.30				123.1				85.4	

## 延長調書

[illegible]

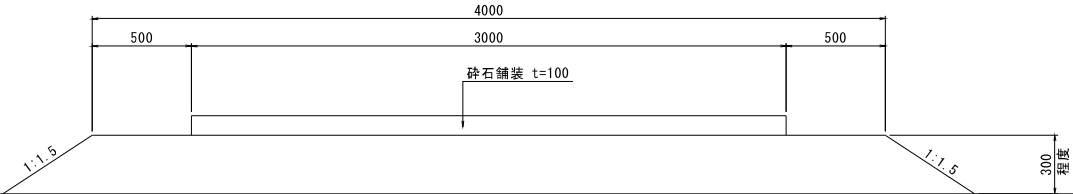
FTフリーム (H700×B800)



10m当り

名 称	規 格	算 式	単位	数量
FTフリーム	(H700×B800) L=2.0m	10.0 / 2.0	本	5.00
敷モルタル	1:3	1.10 × 0.03 × 10.0	m <sup>3</sup>	0.33
基礎砕石	RC-40 t=10cm	1.10 × 10.0	m <sup>2</sup>	11.00
基面整正		1.10 × 10.0	m <sup>2</sup>	11.00

工事用道路



10m当り

名 称	規 格	算 式	単位	数量
仮設盛土		$(4.00 + 4.90) / 2 \times 0.30 \times 10.00$	m <sup>3</sup>	13.35
砕 石 舗 装	RC-40 t=10cm	3.00 × 10.00	m <sup>2</sup>	30.00