

令和6年度 中山霊園合葬式墳墓進入路舗装工事

松本市 中山（中山霊園）

数 量 計 算 書

数量総括表 (1)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
道路土工	掘 削 工	掘 削	土砂	m3	350	354.9
	盛 土 工	盛 土	発生土	m3	40	35.2
	残土処理工	残土処分	発生土	m3	450	452.7
	法面整形工	法面整形	切土	m2	200	196.2
		法面整形	盛土	m2	110	112.6
法面工	植生工	植生マット		m2	200	196.2
		植生シート		m2	110	112.6
排水構造物工	作業土工	床掘	土砂	m3	180	183.9
		埋戻し	発生土	m3	40	42.3
		基面整正	土砂	m2	290	289.5
	側溝工	自由勾配側溝	300B×300H	m	366	365.8
			進入路 インバート調整	式	1	L=14.20m
			水路1 インバート調整	式	1	L=7.27m
			水路2 インバート調整	式	1	L=18.26m
			水路2 インバート調整	式	1	L=6.82m
		横断用自由勾配側溝	300B×400H	式	1	L=2.25m
		C o 蓋	L=0.5m	枚	334	334
		グレーチング	L=1.0m	枚	39	39
		横断用グレーチング	L=1.0m	枚	1	1
		角型U字溝	300型	m	16	15.7
		U 3 0 0 B	既設材再利用	m	2	2.0
		U 2 4 0	〃	m	1	1.0
	集水樹工	1号集水樹	600B×600L×550H	箇所	1	
		2号集水樹	600B×600L×650H	箇所	1	
		3号集水樹	600B×600L×550H	箇所	1	
		4号集水樹	600B×600L×550H	箇所	1	

数量総括表 (2)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
	集水桝工	5号集水桝	600B×600L×450H	箇所	1	
		6号集水桝	600B×600L×550H	箇所	1	
		7号集水桝	600B×600L×450H	箇所	1	
舗装工	舗装準備工	進入路 不陸整正		m2	852	851.8
		水路1 不陸整正		m2	28	28.2
		水路2 不陸整正		m2	19	19.0
	アスファルト舗装工	進入路 表層工	再生密粒度As20F t=4cm	m2	885	885.1
		水路1 表層工	再生密粒度As20F t=4cm	m2	34	33.5
		水路2 表層工	再生密粒度As13F t=4cm	m2	22	21.6
		進入路 上層路盤工	粒調碎石M-40 t=12cm	m2	885	885.1
		水路1 上層路盤工	粒調碎石M-40 t=12cm	m2	34	33.5
		水路2 上層路盤工	粒調碎石M-25 t=10cm	m2	22	21.6
		進入路 下層路盤工	再生クラッシャーランRC-40 t=18cm	m2	885	885.1
		水路1 下層路盤工	再生クラッシャーランRC-40 t=18cm	m2	34	33.5
構造物撤去工	構造物取壊し工	舗装版破碎	アスファルト t=4cm	m2	78	77.7
		舗装版切断	アスファルト t=4cm	m	93	93.2
		コンクリート構造物取壊し	無筋	m3	0.3	0.3
	排水構造物撤去工	U型側溝撤去	U300	m	4	3.8
			U240	m	2	1.9
		水切り	木材	m3	0.1	0.1
	殻運搬処理工	殻運搬	アスファルト	m3	3	3.1
			無筋	m3	0.3	0.3
			二次製品	m3	0.2	0.2
			木材	m3	0.1	0.1
		殻処分	アスファルト	t	7	7.1
			無筋	t	1	0.7
			二次製品	t	0.3	0.3

数量総括表 (3)

[illegible]

土 工 収 支 表

[illegible]

土 工 計 算 書 (1)

進入路

測点名	追加距離	点間距離	掘 削			盛 土			摘 要
			断面積	平均面積	土 量	断面積	平均面積	土 量	
	m	m	m2	m2	m3	m2	m2	m3	
BP	0.00	0.00	1.2			0.0			
NO. 0+10.00	10.00	10.00	1.6	1.40	14.0	0.0	0.00	0.0	
BC. 1	21.45	11.45	2.5	2.05	23.5	0.0	0.00	0.0	
SP. 1	24.27	2.82	2.5	2.50	7.1	0.0	0.00	0.0	
EC. 1	27.09	2.82	2.4	2.45	6.9	0.0	0.00	0.0	
BC. 2	34.04	6.95	1.4	1.90	13.2	0.1	0.05	0.3	
SP. 2	40.43	6.39	0.7	1.05	6.7	0.4	0.25	1.6	
EC. 2	46.81	6.38	0.6	0.65	4.1	0.4	0.40	2.6	
NO. 3	60.00	13.19	0.7	0.65	8.6	0.4	0.40	5.3	
BC. 3	68.47	8.47	0.8	0.75	6.4	0.3	0.35	3.0	
SP. 3	76.16	7.69	0.6	0.70	5.4	0.5	0.40	3.1	
EC. 3	83.86	7.70	0.7	0.65	5.0	0.2	0.35	2.7	
BC. 4	94.43	10.57	0.9	0.80	8.5	0.0	0.10	1.1	
SP. 4	100.67	6.24	0.7	0.80	5.0	0.0	0.00	0.0	
EC. 4	106.90	6.23	0.5	0.60	3.7	0.2	0.10	0.6	
BC. 5	112.81	5.91	0.5	0.50	3.0	0.4	0.30	1.8	
SP. 5	117.58	4.77	0.5	0.50	2.4	0.4	0.40	1.9	
EC. 5	122.35	4.77	0.7	0.60	2.9	0.1	0.25	1.2	
BC. 6	126.58	4.23	1.0	0.85	3.6	0.1	0.10	0.4	
SP. 6	132.53	5.95	0.6	0.80	4.8	0.2	0.15	0.9	
EC. 6	138.49	5.96	0.7	0.65	3.9	0.1	0.15	0.9	
NO. 7+10.00	150.00	11.51	0.8	0.75	8.6	0.0	0.05	0.6	
IP. 7	169.59	19.59	0.8	0.80	15.7	0.0	0.00	0.0	
IP. 8	183.80	14.21	0.7	0.75	10.7	0.1	0.05	0.7	
NO. 9+15.00	195.00	11.20	0.8	0.75	8.4	0.1	0.10	1.1	
IP. 9	207.21	12.21	0.9	0.85	10.4	0.1	0.10	1.2	
BC. 10	216.44	9.23	0.9	0.90	8.3	0.0	0.05	0.5	
小 計					200.8			31.5	

土工計算書 (2)

進入路

測点名	追加距離	点間距離	掘 削			盛 土			摘 要
			断面積	平均面積	土 量	断面積	平均面積	土 量	
	m	m	m2	m2	m3	m2	m2	m3	
BC. 10	216.44	9.23	0.9			0.0			
SP. 10	220.56	4.12	0.8	0.85	3.5	0.0	0.00	0.0	
EC. 10	224.68	4.12	0.7	0.75	3.1	0.0	0.00	0.0	
NO. 11+12.00	232.00	7.32	1.0	0.85	6.2	0.0	0.00	0.0	
IP. 11	245.30	13.30	1.2	1.10	14.6	0.0	0.00	0.0	
BC. 12	255.80	10.50	1.5	1.35	14.2	0.0	0.00	0.0	
SP. 12	262.57	6.77	1.5	1.50	10.2	0.0	0.00	0.0	
EC. 12	269.35	6.78	1.2	1.35	9.2	0.0	0.00	0.0	
IP. 13	273.70	4.35	1.3	1.25	5.4	0.0	0.00	0.0	
IP. 14	282.12	8.42	1.4	1.35	11.4	0.0	0.00	0.0	
BC. 15	284.28	2.16	1.6	1.50	3.2	0.0	0.00	0.0	
SP. 15	289.44	5.16	1.9	1.75	9.0	0.0	0.00	0.0	
EC. 15	294.59	5.15	1.6	1.75	9.0	0.0	0.00	0.0	
IP. 16	299.26	4.67	1.2	1.40	6.5	0.0	0.00	0.0	
IP. 17	307.85	8.59	0.6	0.90	7.7	0.2	0.10	0.9	
NO. 16	320.00	12.15	0.8	0.70	8.5	0.1	0.15	1.8	
BC. 18	328.46	8.46	1.0	0.90	7.6	0.1	0.10	0.8	
SP. 18	332.18	3.72	1.4	1.20	4.5	0.0	0.05	0.2	
EC. 18	335.89	3.71	1.5	1.45	5.4	0.0	0.00	0.0	
EP	341.50	5.61	1.1	1.30	7.3	0.0	0.00	0.0	
小 計					146.5			3.7	
合 計					347.3 ^{m3}			35.2 ^{m3}	

土 工 計 算 書 (3)

進入路

測点名	追加距離	点間距離	切土法面整形			盛土法面整形			摘 要
			法長	平均法長	面 積	法長	平均法長	面 積	
	m	m	m	m	m2	m	m	m2	
BP	0.00		0.0			0.0			
N0. 0+10.00	10.00	10.00	2.2	1.10	11.0	0.0	0.00	0.0	
BC. 1	21.45	11.45	3.4	2.80	32.1	0.0	0.00	0.0	
SP. 1	24.27	2.82	3.5	3.45	9.7	0.0	0.00	0.0	
EC. 1	27.09	2.82	3.5	3.50	9.9	0.0	0.00	0.0	
BC. 2	34.04	6.95	2.1	2.80	19.5	0.3	0.15	1.0	
SP. 2	40.43	6.39	0.4	1.25	8.0	1.2	0.75	4.8	
EC. 2	46.81	6.38	0.0	0.20	1.3	1.5	1.35	8.6	
N0. 3	60.00	13.19	0.0	0.00	0.0	1.8	1.65	21.8	
BC. 3	68.47	8.47	0.0	0.00	0.0	1.4	1.60	13.6	
SP. 3	76.16	7.69	0.0	0.00	0.0	1.6	1.50	11.5	
EC. 3	83.86	7.70	0.0	0.00	0.0	0.7	1.15	8.9	
BC. 4	94.43	10.57	0.1	0.05	0.5	0.0	0.35	3.7	
SP. 4	100.67	6.24	0.0	0.05	0.3	0.0	0.00	0.0	
EC. 4	106.90	6.23	0.0	0.00	0.0	0.6	0.30	1.9	
BC. 5	112.81	5.91	0.0	0.00	0.0	0.3	0.45	2.7	
SP. 5	117.58	4.77	0.0	0.00	0.0	0.3	0.30	1.4	
EC. 5	122.35	4.77	0.0	0.00	0.0	0.4	0.35	1.7	
BC. 6	126.58	4.23	0.3	0.15	0.6	0.3	0.35	1.5	
SP. 6	132.53	5.95	0.0	0.15	0.9	0.6	0.45	2.7	
EC. 6	138.49	5.96	0.0	0.00	0.0	0.3	0.45	2.7	
N0. 7+10.00	150.00	11.51	0.0	0.00	0.0	0.0	0.15	1.7	
IP. 7	169.59	19.59	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
IP. 8	183.80	14.21	0.0	0.00	0.0	0.2	0.10	1.4	
N0. 9+15.00	195.00	11.20	0.0	0.00	0.0	0.4	0.30	3.4	
IP. 9	207.21	12.21	0.0	0.00	0.0	0.3	0.35	4.3	
BC. 10	216.44	9.23	0.2	0.10	0.9	0.0	0.15	1.4	
小 計					94.7			100.7	

土 工 計 算 書 (4)

進入路

測点名	追加距離	点間距離	切土法面整形			盛土法面整形			摘 要
			法長	平均法長	面 積	法長	平均法長	面 積	
	m	m	m	m	m2	m	m	m2	
BC. 10	216.44	9.23	0.2			0.0			
SP. 10	220.56	4.12	0.3	0.25	1.0	0.0	0.00	0.0	
EC. 10	224.68	4.12	0.0	0.15	0.6	0.0	0.00	0.0	
NO. 11+12.00	232.00	7.32	0.3	0.15	1.1	0.0	0.00	0.0	
IP. 11	245.30	13.30	0.7	0.50	6.7	0.0	0.00	0.0	
BC. 12	255.80	10.50	0.7	0.70	7.4	0.0	0.00	0.0	
SP. 12	262.57	6.77	1.5	1.10	7.4	0.0	0.00	0.0	
EC. 12	269.35	6.78	2.7	2.10	14.2	0.0	0.00	0.0	
IP. 13	273.70	4.35	0.9	1.80	7.8	0.0	0.00	0.0	
IP. 14	282.12	8.42	2.3	1.60	13.5	0.0	0.00	0.0	
BC. 15	284.28	2.16	2.3	2.30	5.0	0.0	0.00	0.0	
SP. 15	289.44	5.16	1.8	2.05	10.6	0.0	0.00	0.0	
EC. 15	294.59	5.15	1.0	1.40	7.2	0.0	0.00	0.0	
IP. 16	299.26	4.67	1.7	1.35	6.3	0.0	0.00	0.0	
IP. 17	307.85	8.59	0.0	0.85	7.3	0.5	0.25	2.1	
NO. 16	320.00	12.15	0.0	0.00	0.0	0.5	0.50	6.1	
BC. 18	328.46	8.46	0.0	0.00	0.0	0.2	0.35	3.0	
SP. 18	332.18	3.72	0.2	0.10	0.4	0.0	0.10	0.4	
EC. 18	335.89	3.71	1.0	0.60	2.2	0.0	0.00	0.0	
EP	341.50	5.61	0.0	0.50	2.8	0.1	0.05	0.3	
小 計					101.5			11.9	
合 計					196.2			112.6	

土 工 計 算 書 (1)

水路1

測点名	追加距離	点間距離	掘 削						摘 要
			断面積	平均面積	土 量				
	m	m	m2	m2	m3				
0.0	0.00	0.00	0.0						
6.0	6.00	6.00	0.1	0.05	0.3				
IP.1	11.19	5.19	0.1	0.10	0.5				
20.0	20.00	8.81	0.1	0.10	0.9				
IP.2	25.52	5.52	0.1	0.10	0.6				
33.0	33.00	7.48	0.1	0.10	0.7				
40.0	40.00	7.00	0.1	0.10	0.7				
45.0	45.00	5.00	0.1	0.10	0.5				
52.62	52.62	7.62	0.1	0.10	0.8				
合 計					m3 5.0				

土 工 計 算 書 (1)

水路2

測点名	追加距離	点間距離	掘 削						摘 要
			断面積	平均面積	土 量				
	m	m	m2	m2	m3				
0.0	0.00	0.00	0.1						
10.0	10.00	10.00	0.1	0.10	1.0				
15.0	15.00	5.00	0.1	0.10	0.5				
20.0	20.00	5.00	0.1	0.10	0.5				
26.39	26.39	6.39	0.1	0.10	0.6				
合 計					m3 2.6				

排水構造物工数量集計表

[illegible]

作 業 土 工 計 算 書 (1)

進入路排水工

測点名	追加距離	点間距離	床 掘			埋戻し			摘 要
			断面積	平均面積	土 量	断面積	平均面積	土 量	
	m	m	m2	m2	m3	m2	m2	m3	
BP	0.00	0.00	0.4			0.1			
NO. 0+10.00	10.00	10.00	0.6	0.50	5.0	0.1	0.10	1.0	
BC. 1	21.45	11.45	0.6	0.60	6.9	0.1	0.10	1.1	
SP. 1	24.27	2.82	0.7	0.65	1.8	0.1	0.10	0.3	
EC. 1	27.09	2.82	0.7	0.70	2.0	0.1	0.10	0.3	
BC. 2	34.04	6.95	0.4	0.55	3.8	0.1	0.10	0.7	
SP. 2	40.43	6.39	0.4	0.40	2.6	0.1	0.10	0.6	
EC. 2	46.81	6.38	0.4	0.40	2.6	0.1	0.10	0.6	
NO. 3	60.00	13.19	0.4	0.40	5.3	0.1	0.10	1.3	
BC. 3	68.47	8.47	0.4	0.40	3.4	0.1	0.10	0.8	
SP. 3	76.16	7.69	0.4	0.40	3.1	0.1	0.10	0.8	
EC. 3	83.86	7.70	0.4	0.40	3.1	0.1	0.10	0.8	
BC. 4	94.43	10.57	0.4	0.40	4.2	0.1	0.10	1.1	
SP. 4	100.67	6.24	0.4	0.40	2.5	0.1	0.10	0.6	
EC. 4	106.90	6.23	0.3	0.35	2.2	0.1	0.10	0.6	
BC. 5	112.81	5.91	0.3	0.30	1.8	0.1	0.10	0.6	
SP. 5	117.58	4.77	0.3	0.30	1.4	0.1	0.10	0.5	
EC. 5	122.35	4.77	0.4	0.35	1.7	0.1	0.10	0.5	
BC. 6	126.58	4.23	0.5	0.45	1.9	0.1	0.10	0.4	
SP. 6	132.53	5.95	0.4	0.45	2.7	0.1	0.10	0.6	
EC. 6	138.49	5.96	0.4	0.40	2.4	0.1	0.10	0.6	
NO. 7+10.00	150.00	11.51	0.4	0.40	4.6	0.1	0.10	1.2	
IP. 7	169.59	19.59	0.4	0.40	7.8	0.1	0.10	2.0	
IP. 8	183.80	14.21	0.4	0.40	5.7	0.1	0.10	1.4	
NO. 9+15.00	195.00	11.20	0.4	0.40	4.5	0.1	0.10	1.1	
IP. 9	207.21	12.21	0.4	0.40	4.9	0.1	0.10	1.2	
BC. 10	216.44	9.23	0.5	0.45	4.2	0.1	0.10	0.9	
小 計					92.1			21.6	

作 業 土 工 計 算 書 (2)

進入路排水工

測点名	追加距離	点間距離	床 掘			埋戻し			摘 要
			断面積	平均面積	土 量	断面積	平均面積	土 量	
	m	m	m2	m2	m3	m2	m2	m3	
BC. 10	216.44	9.23	0.5			0.1			
SP. 10	220.56	4.12	0.4	0.45	1.9	0.1	0.10	0.4	
EC. 10	224.68	4.12	0.4	0.40	1.6	0.1	0.10	0.4	
NO. 11+12.00	232.00	7.32	0.5	0.45	3.3	0.1	0.10	0.7	
IP. 11	245.30	13.30	0.5	0.50	6.7	0.1	0.10	1.3	
BC. 12	255.80	10.50	0.5	0.50	5.3	0.1	0.10	1.1	
SP. 12	262.57	6.77	0.4	0.45	3.0	0.1	0.10	0.7	
EC. 12	269.35	6.78	0.5	0.45	3.1	0.1	0.10	0.7	
IP. 13	273.70	4.35	0.5	0.50	2.2	0.1	0.10	0.4	
IP. 14	282.12	8.42	0.5	0.50	4.2	0.1	0.10	0.8	
BC. 15	284.28	2.16	0.5	0.50	1.1	0.1	0.10	0.2	
SP. 15	289.44	5.16	0.6	0.55	2.8	0.1	0.10	0.5	
EC. 15	294.59	5.15	0.6	0.60	3.1	0.1	0.10	0.5	
IP. 16	299.26	4.67	0.5	0.55	2.6	0.1	0.10	0.5	
IP. 17	307.85	8.59	0.3	0.40	3.4	0.1	0.10	0.9	
NO. 16	320.00	12.15	0.4	0.35	4.3	0.1	0.10	1.2	
BC. 18	328.46	8.46	0.5	0.45	3.8	0.1	0.10	0.8	
SP. 18	332.18	3.72	0.5	0.50	1.9	0.1	0.10	0.4	
EC. 18	335.89	3.71	0.6	0.55	2.0	0.1	0.10	0.4	
EP	341.50	5.61	0.5	0.55	3.1	0.1	0.10	0.6	
小 計					59.4			12.5	
合 計					151.5 ^{m3}			34.1 ^{m3}	

作 業 土 工 計 算 書 (1)

水路1

測点名	追加距離	点間距離	床 掘			埋戻し			摘 要
			断面積	平均面積	土 量	断面積	平均面積	土 量	
	m	m	m2	m2	m3	m2	m2	m3	
0.0	0.00	0.00	0.5			0.2			
6.0	6.00	6.00	0.4	0.45	2.7	0.1	0.15	0.9	
IP.1	11.19	5.19	0.4	0.40	2.1	0.1	0.10	0.5	
20.0	20.00	8.81	0.4	0.40	3.5	0.1	0.10	0.9	
IP.2	25.52	5.52	0.4	0.40	2.2	0.1	0.10	0.6	
33.0	33.00	7.48	0.4	0.40	3.0	0.1	0.10	0.7	
40.0	40.00	7.00	0.4	0.40	2.8	0.1	0.10	0.7	
45.0	45.00	5.00	0.4	0.40	2.0	0.1	0.10	0.5	
52.62	52.62	7.62	0.4	0.40	3.0	0.1	0.10	0.8	
合 計					m3 21.3			m3 5.6	

作 業 土 工 計 算 書 (1)

水路2

測点名	追加距離	点間距離	床 掘			埋戻し			摘 要
			断面積	平均面積	土 量	断面積	平均面積	土 量	
	m	m	m2	m2	m3	m2	m2	m3	
0.0	0.00		0.5			0.1			
10.0	10.00	10.00	0.4	0.45	4.5	0.1	0.10	1.0	
15.0	15.00	5.00	0.4	0.40	2.0	0.1	0.10	0.5	
20.0	20.00	5.00	0.4	0.40	2.0	0.1	0.10	0.5	
26.39	26.39	6.39	0.4	0.40	2.6	0.1	0.10	0.6	
合 計					m3 11.1			m3 2.6	

排水工 基面整正 面積計算書

種 別	細 別	単位	数量
自由勾配側溝300B	延長 L= 365.8 + 14.2 + 7.3		
	+ 18.3 + 6.8 = 412.4 m		
	0.67 × 412.4	m ²	276.3
横断用自由勾配側溝300B	0.67 × 2.3	m ²	1.5
ホリエチレン製角型U字溝300型	0.30 × 15.7	m ²	4.7
1号集水桝	1.0 × 1.0	m ²	1.0
2号集水桝	1.0 × 1.0	m ²	1.0
3号集水桝	1.0 × 1.0	m ²	1.0
4号集水桝	1.0 × 1.0	m ²	1.0
5号集水桝	1.0 × 1.0	m ²	1.0
6号集水桝	1.0 × 1.0	m ²	1.0
7号集水桝	1.0 × 1.0	m ²	1.0
		m ²	289.5

排水構造物数量調書

種 別	左 側		右 側		摘 要
	測 点	延長又は個数	測 点	延長又は個数	
自由勾配側溝 300B×300H	NO.0+0.28～EC.5	119.8			進入路
	EC.6～NO.13+8.00	127.8			
	NO.13+9.05～NO.17+1.50	72.9			
	小計	320.5			
	S1-0.0～S1-25.25	25.1			水路1
	S1-IP.1～S1-45.0	20.2			
	小計	45.3			
	合計	365.8 m			
自由勾配側溝 300B×400H	EC.5～EC.6	14.2			進入路
自由勾配側溝 300B×400H (インバート調整)	S1-45.00～S1-52.62	7.3			水路1
	S2-0.00～S218.26	18.3			水路2
	S2-19.26～S226.39	6.8			
	小計	46.6			
ホリエチレン製角型 U字溝300型			NO.13+8.52	15.7	進入路
			合計	15.7 m	
U300B (既設材 再利用)			3号集水桝	1.0	進入路
			小計	1.0 m	
	7号集水桝	1.0			水路2
	小計	1.0 m			
U240B (既設材 再利用)	5号集水桝	1.0			水路1
	小計	1.0 m			
1号集水桝	NO.13+8.52	1.0			進入路
2号集水桝			NO.13+8.52	1.0	
3号集水桝			グラウンド側溝部	1.0	
合計				3.0 箇所	
4号集水桝	S1-IP.2	1.0			水路1
5号集水桝	S1-52.19	1.0			
	小計	2.0 箇所			
6号集水桝	S2-IP.2	1.0			水路2
7号集水桝	S2-26.39	1.0			
	小計	2.0 箇所			

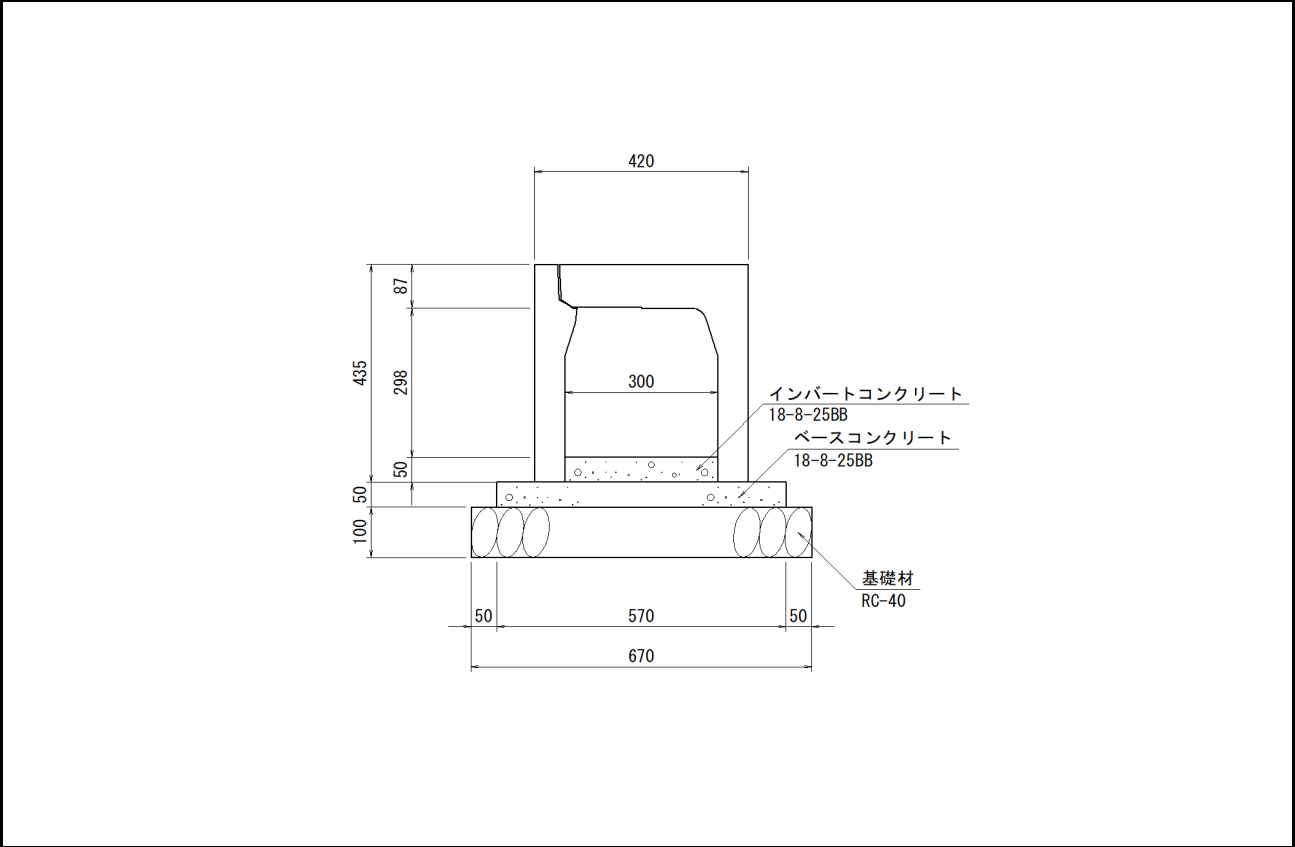
単 位 当 り 数 量 計 算 書 (進路)

種 別	自由勾配側溝 (300B×300H)	10.0 m 当り
-----	--------------------	-----------

種 別	自由勾配側溝 (300B×300H)	10.0 m 当り
-----	--------------------	-----------

種 別	自由勾配側溝 (300B×300H)	10.0 m 当り
-----	--------------------	-----------

数 量 算 出 根 拠 図

[illegible]

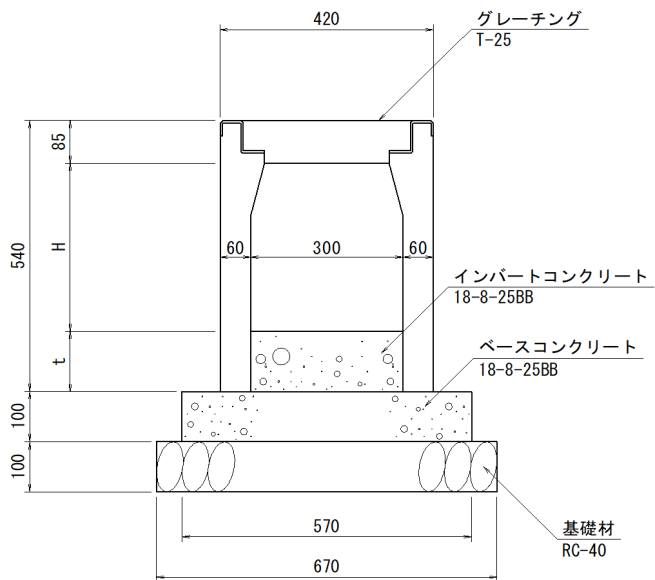
単 位 当 り 数 量 計 算 書 (進路)

種 別	横断用自由勾配側溝 (300B×400H)	1.0 式 当り (L=2.25m)
-----	-----------------------	-----------------------

横断用自由勾配側溝 (300B×400H)

1.0 式 当り
(L=2.25m)

数量算出根拠図

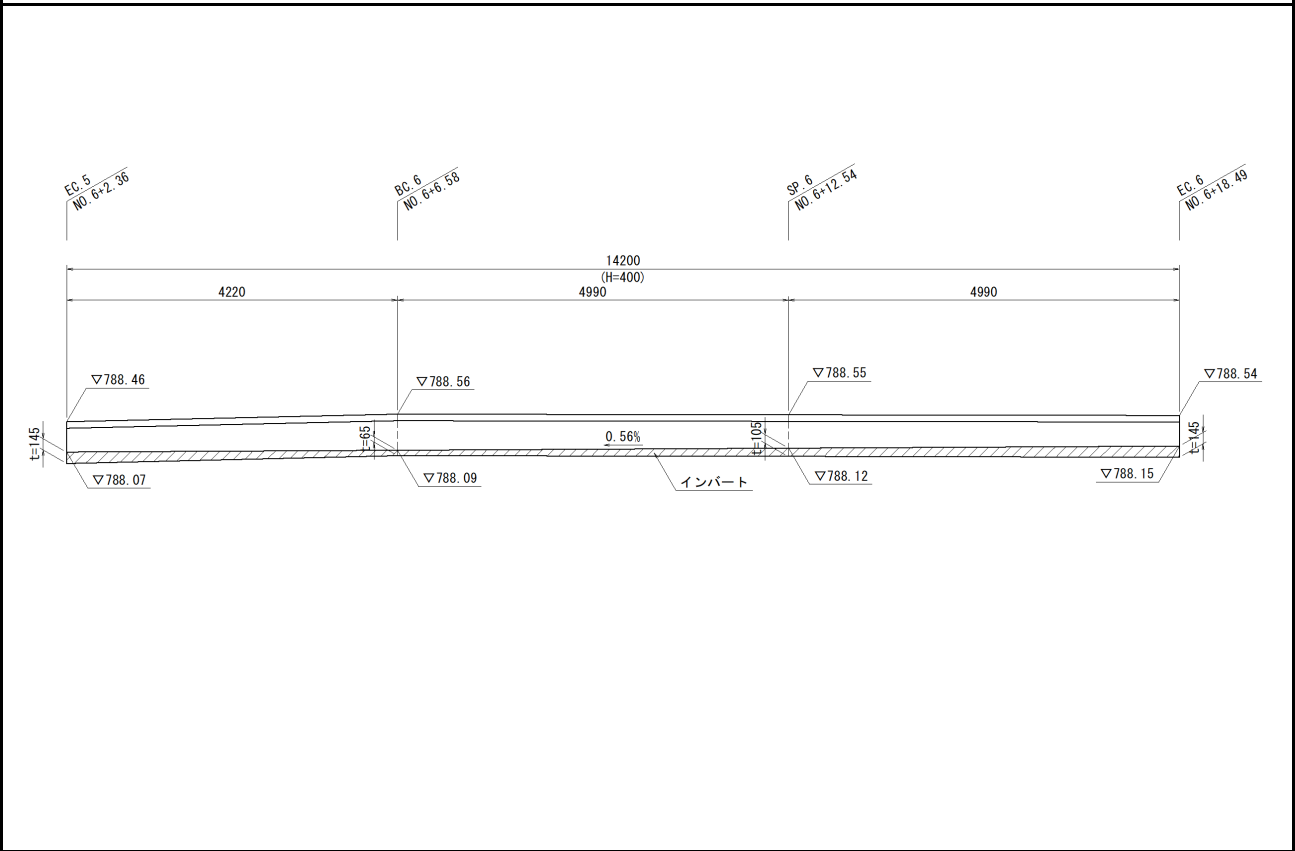
[illegible]

単 位 当 り 数 量 計 算 書 (進 入 路)

種 別	自由勾配側溝 300B×400H (インバート調整)	1.0 式 当り (L=14.20m)
-----	----------------------------	------------------------

1.0 式 当り
(L=14.20m)

数 量 算 出 根 拠 図

[illegible]

単位当り数量計算書（進入路）

種 別	ホリエチン製角型U字溝300型	10.0 m 当り
-----	-----------------	-----------

種 別	ホリエチン製角型U字溝300型	10.0 m 当り
-----	-----------------	-----------

種 別	ホリエチン製角型U字溝300型	10.0 m 当り
-----	-----------------	-----------

数 量 算 出 根 拠 図

側 面 図

有効長 2040
全長 2200

断 面 図

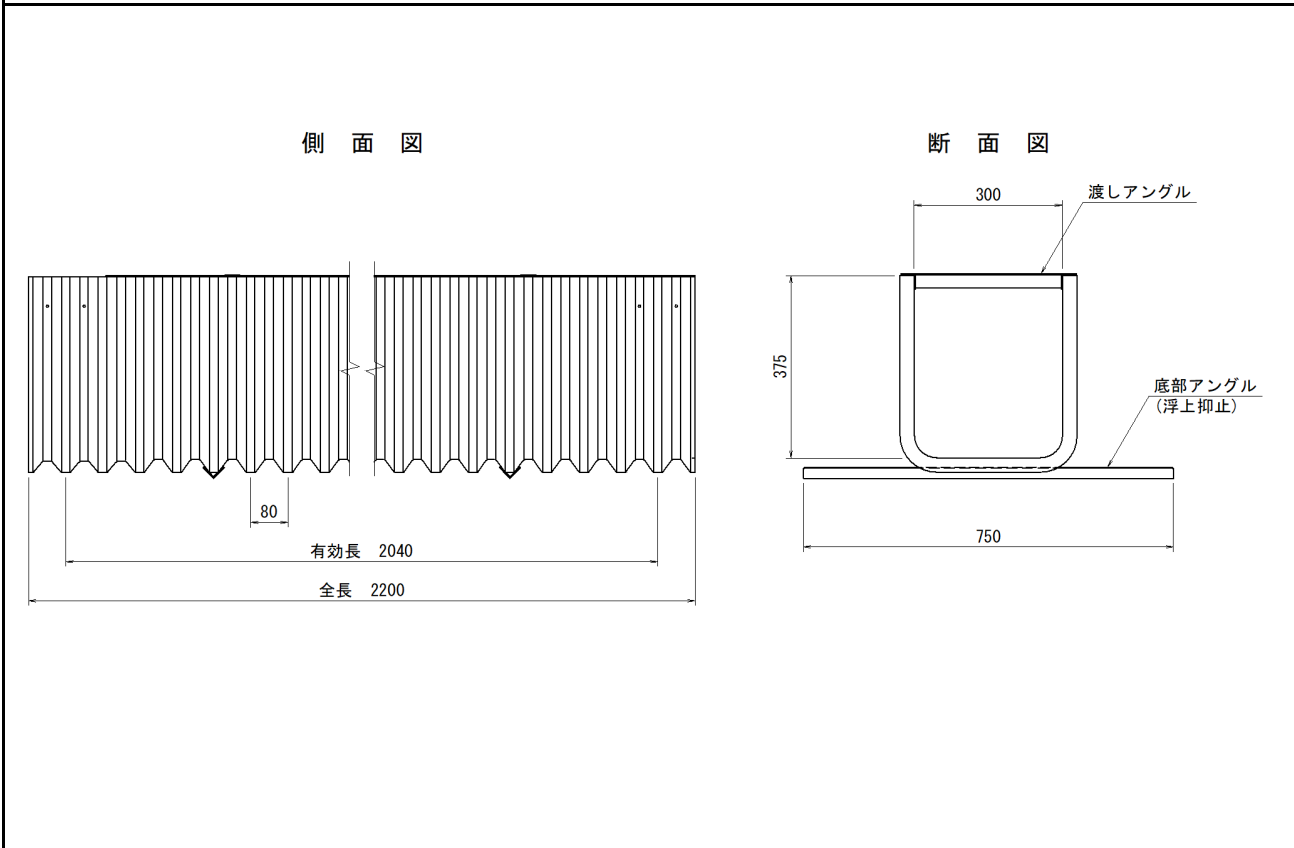
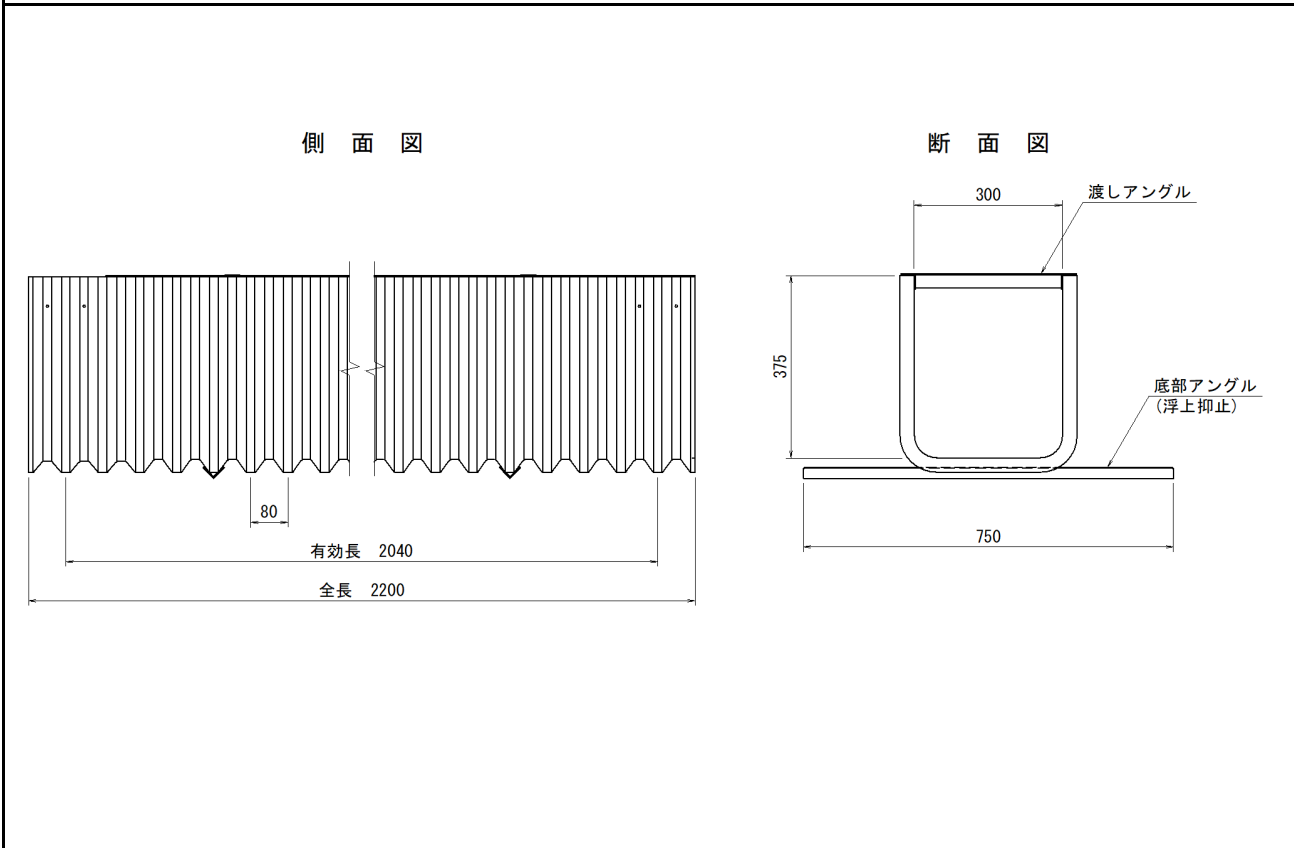
渡しアングル
底部アングル (浮上抑止)

側面図

有効長 2040
全長 2200

断面図

渡しアングル
底部アングル (浮上抑止)

[illegible]

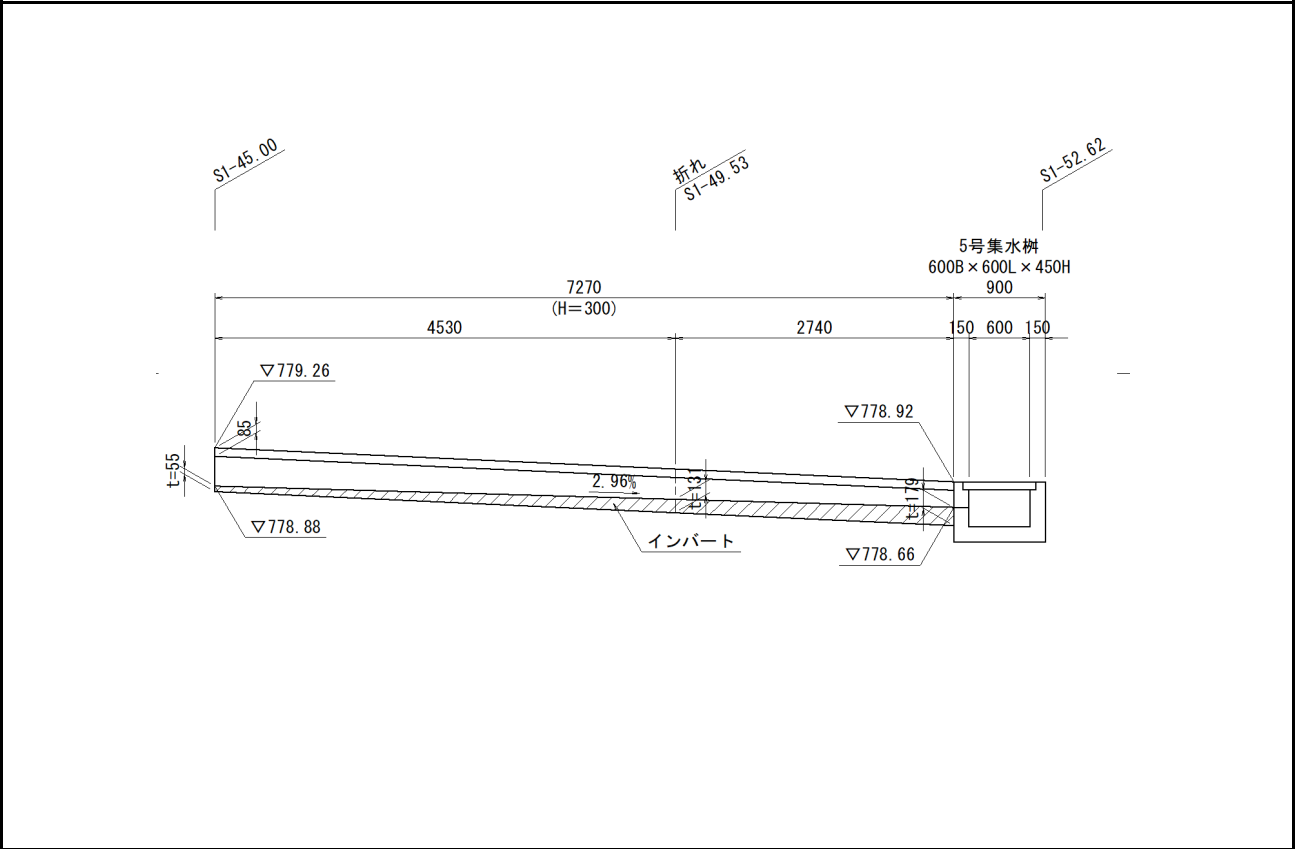
単 位 当 り 数 量 計 算 書 (水路1)

種 別	自由勾配側溝（インバート調整）	1.0 式 当り (L=7.27m)
-----	-----------------	-----------------------

自由勾配側溝（インバート調整）

1.0 式 当り
(L=7.27m)

数 量 算 出 根 拠 図

[illegible]

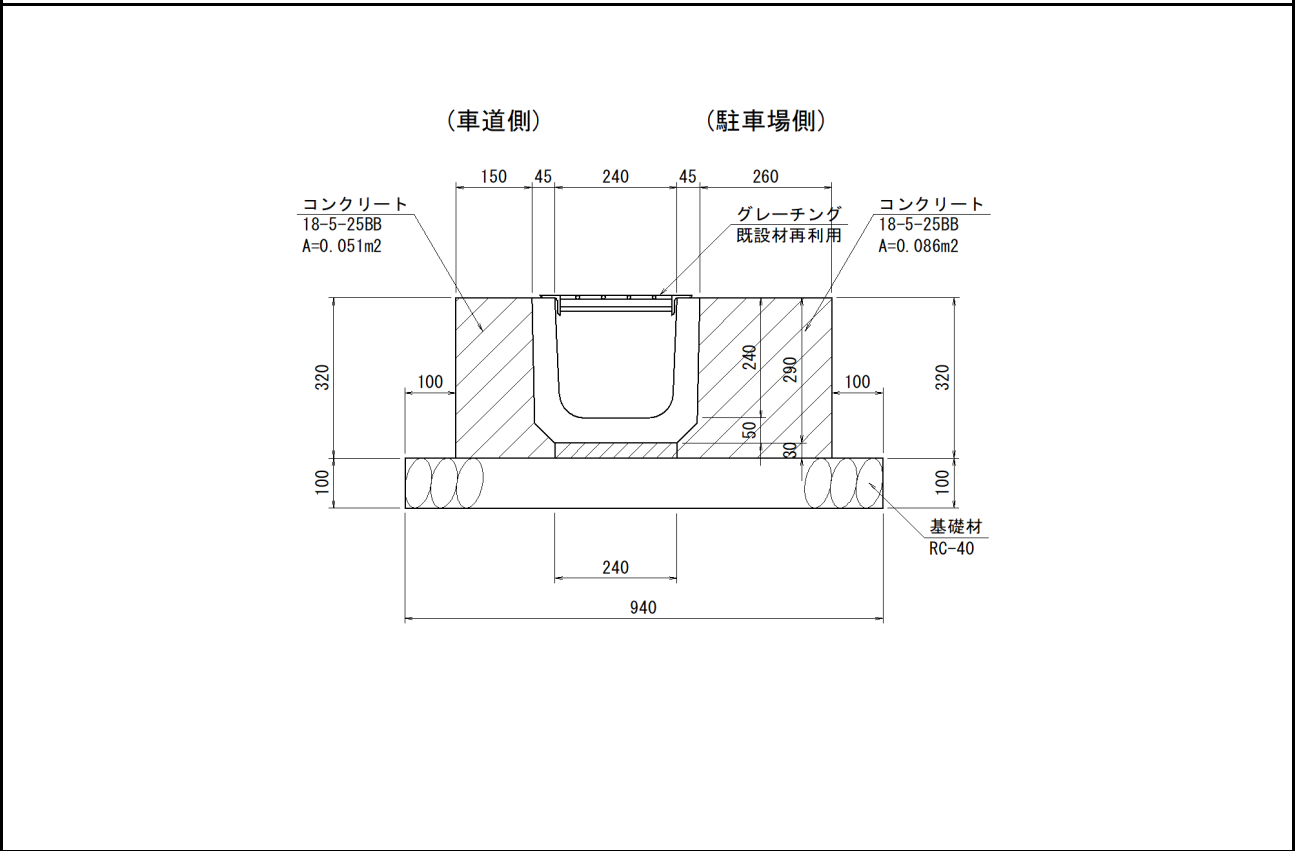
単 位 当 り 数 量 計 算 書 (水路1)

種 別	U240	10.0 m 当り
-----	------	-----------

種 別	U240	10.0 m 当り
-----	------	-----------

種 別	U240	10.0 m 当り
-----	------	-----------

数 量 算 出 根 拠 図

[illegible]

1.0 式 当り
(L=18.26m)

Technical drawing of a drainage pipe layout, showing two views: a plan view (top) and a profile view (bottom).

Plan View (Top):

- Overall length: 18260 (H=300)
- Overall width: 10000
- Elevation points: 780.08, 779.69, 779.96, 779.65
- Labels: S2-0.00, S2-10.00, インバート (Inverted)

Profile View (Bottom):

- Overall length: 18260 (H=300)
- Segment lengths: 5000, 3260
- Elevation points: 779.96, 779.97, 779.63, 779.61
- Labels: S2-10.00, S2-1P.1 12.25, S2-15.00, インバート (Inverted)

[illegible]

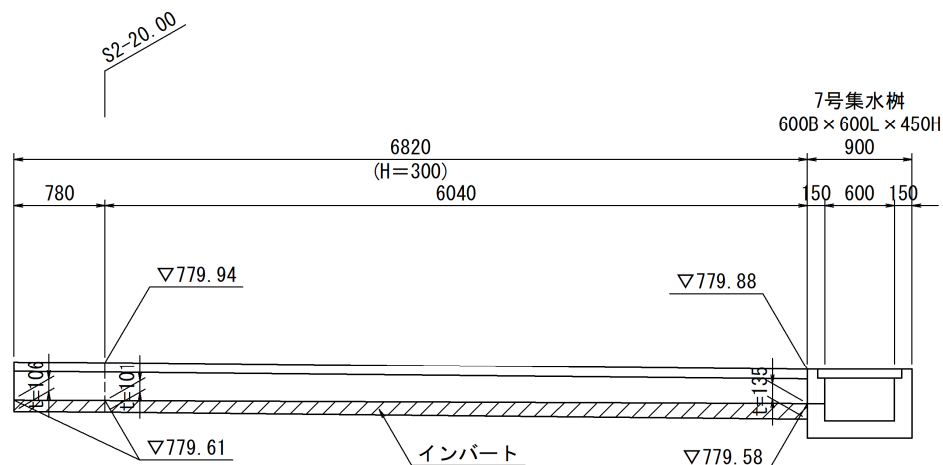
単位当り数量計算書(水路2)

種 別

自由勾配側溝（インバート調整）

1.0 式 当り
(L=6.82m)

数量算出根拠図

[illegible]

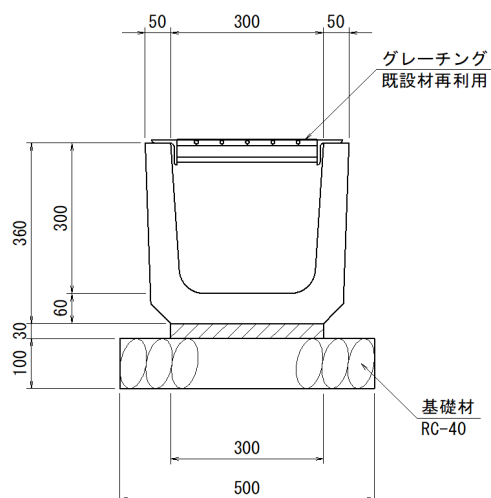
単位当り数量計算書（水路2）

種 別

U300B

10.0 m 当り

数量算出根拠図

[illegible]

集水枿数量計算書

細 別：1号集水枿(G)
規 格：600×600×550

1.0式 当り

材料／規格	算 式						単位	数 量			
コンクリート 18-8-25BB	V = 0.90 × 0.90 × 0.70 - 0.60 × 0.60 × 0.55 = 0.37						m3	0.33			
	開口部控除										
	流入	300 × 300	0.30 × 0.30	×	0.15	= -0.01					
	流入	300 × 300	0.30 × 0.30	×	0.15	= -0.01					
	流出	300 × 300	0.30 × 0.30	×	0.15	= -0.01					
	グレーチング 控除										
	(0.720 × 0.720 - 0.60 × 0.60) × 0.061 = -0.01										
	Σ V = 0.33										
	型 枠	A = (0.90 × 4 × 0.70) + (0.60 × 4 × 0.55) = 3.8							m2	3.8	
		開口部控除									
流入		300 × 300	0.30 × 0.30	×	2	= -0.2					
流入		300 × 300	0.30 × 0.30	×	2	= -0.2					
流出		300 × 300	0.30 × 0.30	×	2	= -0.2					
開口部											
流入		300 × 300	(0.30 + 0.30) × 2	×	0.15	= 0.2					
流入		300 × 300	(0.30 + 0.30) × 2	×	0.15	= 0.2					
流出		300 × 300	(0.30 + 0.30) × 2	×	0.15	= 0.2					
Σ A = 3.8											
基礎碎石 RC40-0 t= 15 cm	A = 1.00 × 1.00 = 1.0						m2	1.0			
グレーチング 600×600用	T-14 受枠共						組	1.0			
防塵スクリーン	UB-300						組	2.0			

集水枡数量計算書

細 別：2号集水枡(G)
規 格：600×600×650

1.0式 当り

材料／規格	算 式						単位	数 量
コンクリート 18-8-25BB	V = 0.90 × 0.90 × 0.80 - 0.60 × 0.60 × 0.65 = 0.41						m3	0.36
	開口部控除							
	流入	300 × 400	0.30 × 0.40	×	0.15	= -0.02		
	流出	370 × 375	0.37 × 0.375	×	0.15	= -0.02		
	グレーチング 控除							
	(0.720 × 0.720 - 0.60 × 0.60) × 0.061 = -0.01							
	Σ V = 0.36							
型枠	A = (0.90 × 4 × 0.80) + (0.60 × 4 × 0.65) = 4.4						m2	4.3
	開口部控除							
	流入	300 × 400	0.30 × 0.40	×	2	= -0.2		
	流出	370 × 375	0.37 × 0.38	×	2	= -0.3		
	開口部							
	流入	300 × 400	(0.30 + 0.40) × 2	×	0.15	= 0.2		
	流出	370 × 375	(0.37 + 0.375) × 2	×	0.15	= 0.2		
Σ A = 4.3								
基礎碎石 RC40-0 t= 15 cm	A = 1.00 × 1.00 = 1.0						m2	1.0
グレーチング 600×600用	T-14 受枠共						組	1.0

集水枿数量計算書

細 別：3号集水枿(G)
規 格：600×600×550

1.0式 当り

材料／規格	算 式	単位	数 量
コンクリート 18-8-25BB	$V = 0.90 \times 0.90 \times 0.70$ $- 0.60 \times 0.60 \times 0.55 = 0.37$ 開口部控除 流入 $300 \times 300 \quad 0.30 \times 0.30 \quad \times 0.15 = -0.01$ 流入 $300 \times 375 \quad 0.30 \times 0.375 \quad \times 0.15 = -0.02$ 流出 $300 \times 300 \quad 0.30 \times 0.30 \quad \times 0.15 = -0.01$ グレーチング 控除 $(0.720 \times 0.720 - 0.60 \times 0.60) \times 0.044 = -0.01$ $\Sigma V = 0.32$	m3	0.32
型枠	$A = (0.90 \times 4 \times 0.70)$ $+ (0.60 \times 4 \times 0.55) = 3.8$ 開口部控除 流入 $300 \times 300 \quad 0.30 \times 0.30 \quad \times 2 = -0.2$ 流入 $300 \times 375 \quad 0.30 \times 0.375 \quad \times 2 = -0.2$ 流出 $300 \times 300 \quad 0.30 \times 0.30 \quad \times 2 = -0.2$ 開口部 流入 $300 \times 300 \quad (0.30 + 0.30) \times 2 \times 0.15 = 0.2$ 流入 $300 \times 375 \quad (0.30 + 0.38) \times 2 \times 0.15 = 0.2$ 流出 $300 \times 300 \quad (0.30 + 0.30) \times 2 \times 0.15 = 0.2$ $\Sigma A = 3.8$	m2	3.8
基礎碎石 RC40-0 t= 15 cm	$A = 1.00 \times 1.00 = 1.0$	m2	1.0
グレーチング 600×600用	T-2 受枿共	組	1.0
防塵スクリーン	UB-300	組	1.0

集水枿数量計算書

細 別：4号集水枿(G)
規 格：600×600×550

1.0式 当り

材料／規格	算 式	単位	数 量
コンクリート 18-8-25BB	$V = 0.90 \times 0.90 \times 0.70$ $- 0.60 \times 0.60 \times 0.55 = 0.37$ 開口部控除 流入 $300 \times 300 \quad 0.30 \times 0.30 \quad \times 0.15 = -0.01$ 流入 $300 \times 300 \quad 0.30 \times 0.30 \quad \times 0.15 = -0.01$ 流出 $300 \times 300 \quad 0.30 \times 0.30 \quad \times 0.15 = -0.01$ グレーチング 控除 $(0.720 \times 0.720 - 0.60 \times 0.60) \times 0.061 = -0.01$ $\Sigma V = 0.33$	m3	0.33
型枠	$A = (0.90 \times 4 \times 0.70)$ $+ (0.60 \times 4 \times 0.55) = 3.8$ 開口部控除 流入 $300 \times 300 \quad 0.30 \times 0.30 \quad \times 2 = -0.2$ 流入 $300 \times 300 \quad 0.30 \times 0.30 \quad \times 2 = -0.2$ 流出 $300 \times 300 \quad 0.30 \times 0.30 \quad \times 2 = -0.2$ 開口部 流入 $300 \times 300 \quad (0.30 + 0.30) \times 2 \times 0.15 = 0.2$ 流入 $300 \times 300 \quad (0.30 + 0.30) \times 2 \times 0.15 = 0.2$ 流出 $300 \times 300 \quad (0.30 + 0.30) \times 2 \times 0.15 = 0.2$ $\Sigma A = 3.8$	m2	3.8
基礎碎石 RC40-0 t= 15 cm	$A = 1.00 \times 1.00 = 1.0$	m2	1.0
グレーチング 600×600用	T-14 受枿共	組	1.0
防塵スクリーン	UB-300	組	2.0

集水桝数量計算書

細 別：5号集水桝(G)
規 格：600×600×450

1.0式 当り

材料／規格	算 式	単位	数 量
コンクリート 18-8-25BB	$V = 0.90 \times 0.90 \times 0.60$ $- 0.60 \times 0.60 \times 0.45 = 0.32$ 開口部控除 流入 $240 \times 240 \quad 0.24 \times 0.24 \quad \times 0.15 = -0.01$ 流入 $330 \times 155 \quad 0.33 \times 0.155 \quad \times 0.15 = -0.01$ 流出 $240 \times 240 \quad 0.24 \times 0.240 \quad \times 0.15 = -0.01$ グレーチング 控除 $(0.720 \times 0.720 - 0.60 \times 0.60) \times 0.061 = -0.01$ $\Sigma V = 0.28$	m3	0.28
型枠	$A = (0.90 \times 4 \times 0.60)$ $+ (0.60 \times 4 \times 0.45) = 3.2$ 開口部控除 流入 $240 \times 240 \quad 0.24 \times 0.24 \quad \times 2 = -0.1$ 流入 $330 \times 155 \quad 0.33 \times 0.155 \quad \times 2 = -0.1$ 流出 $240 \times 240 \quad 0.24 \times 0.24 \quad \times 2 = -0.1$ 開口部 流入 $240 \times 240 \quad (0.24 + 0.24) \times 2 \times 0.15 = 0.1$ 流入 $330 \times 155 \quad (0.33 + 0.16) \times 2 \times 0.15 = 0.1$ 流出 $240 \times 240 \quad (0.24 + 0.240) \times 2 \times 0.15 = 0.1$ $\Sigma A = 3.2$	m2	3.2
基礎碎石 RC40-0 t= 15 cm	$A = 1.00 \times 1.00 = 1.0$	m2	1.0
グレーチング 600×600用	T-14 受枠共	組	1.0

集水枡数量計算書

細 別： 6号集水枡(G)
規 格： 600×600×550

1.0式 当り

材料／規格	算 式					単位	数 量
コンクリート 18-8-25BB	$V = 0.90 \times 0.90 \times 0.70$ $- 0.60 \times 0.60 \times 0.55 = 0.37$					m3	0.34
	開口部控除						
	流入	320×300	0.32×0.30	$\times 0.15$	$= -0.01$		
	流出	320×300	0.32×0.300	$\times 0.15$	$= -0.01$		
	グレーチング 控除						
	$(0.720 \times 0.720 - 0.60 \times 0.60) \times 0.061 = -0.01$ $\Sigma V = 0.34$						
	型枠	$A = (0.90 \times 4 \times 0.70)$ $+ (0.60 \times 4 \times 0.55) = 3.8$					
開口部控除							
流入		320×300	0.32×0.30	$\times 2$	$= -0.2$		
流出		320×300	0.32×0.30	$\times 2$	$= -0.2$		
開口部							
流入		320×300	$(0.32 + 0.30) \times 2$	$\times 0.15 = 0.2$			
流出		320×300	$(0.32 + 0.300) \times 2$	$\times 0.15 = 0.2$			
$\Sigma A = 3.8$							
基礎碎石 RC40-0 t= 15 cm	$A = 1.00 \times 1.00 = 1.0$					m2	1.0
グレーチング 600×600用	T-14 受枠共					組	1.0

集水桝数量計算書

細 別：7号集水桝(G)
規 格：600×600×450

1.0式 当り

材料／規格	算 式	単位	数 量
コンクリート 18-8-25BB	$V = 0.90 \times 0.90 \times 0.60$ $- 0.60 \times 0.60 \times 0.45 = 0.32$ 開口部控除 流入 $300 \times 300 \quad 0.30 \times 0.30 \quad \times 0.15 = -0.01$ 流入 $300 \times 215 \quad 0.30 \times 0.215 \quad \times 0.15 = -0.01$ 流出 $300 \times 300 \quad 0.30 \times 0.300 \quad \times 0.15 = -0.01$ グレーチング 控除 $(0.720 \times 0.720 - 0.60 \times 0.60) \times 0.061 = -0.01$ $\Sigma V = 0.28$	m3	0.28
型枠	$A = (0.90 \times 4 \times 0.60)$ $+ (0.60 \times 4 \times 0.45) = 3.2$ 開口部控除 流入 $300 \times 300 \quad 0.30 \times 0.30 \quad \times 2 = -0.2$ 流入 $300 \times 215 \quad 0.30 \times 0.215 \quad \times 2 = -0.1$ 流出 $300 \times 300 \quad 0.30 \times 0.30 \quad \times 2 = -0.2$ 開口部 流入 $300 \times 300 \quad (0.30 + 0.30) \times 2 \times 0.15 = 0.2$ 流入 $300 \times 215 \quad (0.30 + 0.22) \times 2 \times 0.15 = 0.2$ 流出 $300 \times 300 \quad (0.30 + 0.300) \times 2 \times 0.15 = 0.2$ $\Sigma A = 3.3$	m2	3.3
基礎碎石 RC40-0 t= 15 cm	$A = 1.00 \times 1.00 = 1.0$	m2	1.0
グレーチング 600×600用	T-14 受枠共	組	1.0

鋪 装 工 数 量 集 計 表

[illegible]

冬期補正算出計算書

工事期間 令和6年10月1日 ~ 令和7年2月28日

月	工事期間	冬期期間
1月	31	31
2月	28	28
3月		
4月		
5月		
6月		
7月		
8月		
9月		
10月	31	
11月	30	
12月	31	31
計	151 日	90 日

冬期率 = 90 / 151 = 0.60

積雪寒冷地域区分 歩掛 I -2-②-45 長野県 松本市 4級地

補正係数 4級地 歩掛 I -2-②-40 1.20

補正值 (%) = 0.60 × 1.20 = 0.72 %

積算システム入力数値 冬期補正 (現管) 60.4