

令和 3 年度
(地道交)町道西郷東郷線
道路改良工事（繰越）

数 量 計 算 書

亘 理 町

目 次

1.	総括表	1
2.	土工	7
3.	排水工	19
4.	函渠工	70
5.	舗装工	77
6.	道路付属施設工	85
7.	構造物撤去工	93

1. 総 括 表

数 量 総 括 表 (1/5)

レベル1:

レベル2 工 種	レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	単位	設計数量	積算数量	摘 要
土 工							
	掘削工						
		掘削		m ³	272.1	270	
		床掘		m ³	579.0	580	
	盛土工						
		路体盛土	2.5m以下	m ³	50.7	50	山ズリ
		路床盛土	2.5m以下	m ³	148.6	150	山ズリ
		路床盛土	2.5m～4.0m	m ³	275.9	280	山ズリ
		歩道盛土	2.5m以下	m ³	27.3	30	山ズリ
		路肩盛土		m ³	34.2	30	流用土
		土羽土		m ³	19.5	20	流用土
		畦畔盛土		m ³	19.3	20	流用土
		路体外盛土		m ³	48.8	50	流用土
		埋戻し		m ³	359.0	360	流用土
	残土処理工						
		残土処分		m ³	316.9	320	
	法面工						
		盛土法面		m ²	183.5	184	
	植生工						
		張芝工		m ²	183.5	184	

数 量 総 括 表 (2/5)

レベル1:

レベル2 工 種	レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	単位	設計数量	積算数量	摘 要
排水工							
	側溝工						
		第1号勾配可変側溝	B500-H1300	m	159.8	160	Co蓋L=0.5:144枚 Gr蓋L=1.0:8枚
		第2号勾配可変側溝	B300-H600	m	12.0	12	
			B300-H700	m	22.5	23	
			B300-H800	m	14.0	14	Co蓋L=0.5:43枚 Gr蓋L=1.0:3枚
		第3号勾配可変側溝	横断用勾配可変側溝 B300-H800	m	4.4	4	
			横断用勾配可変側溝 B300-H900	m	4.0	4	Gr蓋L=1.0:4枚
		第4号勾配可変側溝	B300-H900	m	26.1	26	Co蓋L=0.5:22枚 Gr蓋L=1.0:2枚
			横断用勾配可変側溝 B300-H900	m	10.0	10	Gr蓋L=1.0:5枚
		第5号勾配可変側溝	B300-H900	m	50.3	50	Co蓋L=0.5:44枚 Gr蓋L=1.0:3枚
		第6号勾配可変側溝	横断用勾配可変側溝 B300-H900	m	8.8	9	Gr蓋L=1.0:4枚
		第7号勾配可変側溝	B300-H900	m	4.0	4	
			B300-H1000	m	7.0	7	Co蓋L=0.5:11枚
		第8号勾配可変側溝	B300-H400	m	1.2	1	
			B300-H500	m	2.0	2	Co蓋L=0.5:3枚
		第9号勾配可変側溝	B300-H300	m	3.1	3	Co蓋L=0.5:3枚
		第10号勾配可変側溝	B300-H300	m	3.1	3	Co蓋L=0.5:3枚
		落蓋式U型側溝	240A	m	11.1	11	Co蓋L=0.5:22枚

数 量 総 括 表 (3/5)

レベル1:

レベル2 工 種	レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	単位	設計数量	積算数量	摘 要
排水工							
	集水枳工						
		集水枳	600×600×500	箇所	2	2	T-25 並目
			600×600×1100	箇所	5	5	T-2 細目
			700×700×1600	箇所	1	1	縞鋼板
			1200×1200×1800	箇所	1	1	縞鋼板
函渠工							
	函渠工						
		ボックスカルバート	B800-H800	m	12.8	13	
アスファルト 舗装工							
	車道部						
		表層	再生密粒度As20F t=5cm	m ²	1246.2	1250	
		上層路盤	粒度調整碎石M40-0 t=15cm	m ²	1252.2	1250	
		下層路盤	RC-40 t=20cm	m ²	1429.2	1430	
		表層	再生密粒度As20F t=3cm	m ²	93.2	93	
	歩道部						
		表層	再生細粒度アスコン(13) t=3cm	m ²	206.8	207	
		路盤	RC-40 t=10cm	m ²	206.8	207	
	取付道路部						
		表層	再生密粒度As20F t=5cm	m ²	67.8	68	
		下層路盤	RC-40 t=28cm	m ²	67.8	68	

数 量 総 括 表 (4/5)

レベル1:

レベル2 工 種	レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	単位	設計数量	積算数量	摘 要
道路付属施設工							
	縁石工						
		歩車道境界ブロック	C種 両面R	m	83.7	84	
			C種 両面R 切下げ	m	12.0	12	
	区画線工						
		車道外側線	白色実線(W=0.15m)	m	291.3	291	
			白色破線(W=0.15m)	m	14.0	14	
		車道中央線	白色破線(W=0.15m)	m	44.9	45	
			白色実線(W=0.15m)	m	52.2	52	
		停止線	(W=0.30m)	m	4.6	5	
		路面表示(15cm換算)	止まれ	m	37.2	37	
			交差点マーク	m	5.5	6	
	視線誘導標工						
		視線誘導標	土中	本	4.0	4	
			Co	本	6.0	6	

レベル1:

6

2. 土 工

土 工 ・ 法 面 工

数 量 集 計 表

レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	単位	数 量	摘 要
掘削工					
	掘削		m3	272.1	
	床掘		m3	579.0	
盛土工					
	路体盛土	2.5m以下	m3	50.7	山ズリ
	路床盛土	2.5m以下	m3	148.6	山ズリ
	路床盛土	2.5m～4.0m	m3	275.9	山ズリ
	歩道盛土	2.5m以下	m3	27.3	山ズリ
	路肩盛土		m3	34.2	流用土
	土羽土		m3	19.5	流用土
	畦畔盛土		m3	19.3	流用土
	路体外盛土		m3	48.8	流用土
	埋戻し		m3	359.0	流用土
残土処理工					
	残土処理		m3	316.9	
法面工					
	盛土法面		m2	183.5	
植生工					
	張芝工		m2	183.5	

土 工

数 量 計 算 書

種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
掘削工		
掘削	V= 272.1 本線土工計算より	= 272.1 m ³
床掘	V1= 470.2 本線土工計算より	= 470.2
集水枳 B600-L600-H500	V2= 1.60×2 排水工より	= 3.2
集水枳 B600-L600-H1100	V3= 7.10×5 排水工より	= 35.5
集水枳 B700-L700-H1600	V4= 13.50×1 排水工より	= 13.5
集水枳 B1200-L1200-H1800	V5= 22.50×1 排水工より	= 22.5
ボックスカルバート B800-H800	V6= 34.09 函渠工より	= 34.1
	Σ V	= 579.0 m ³
盛土工		
路体盛土 2.5m以下	V= 50.7 本線土工計算より	= 50.7 m ³
路床盛土 2.5m以下	V= 148.6 本線土工計算より	= 148.6 m ³
路床盛土 2.5m～4.0m	V= 275.9 本線土工計算より	= 275.9 m ³
歩道盛土 2.5m以下	V= 27.3 本線土工計算より	= 27.3 m ³
路肩盛土	V= 34.2 本線土工計算より	= 34.2 m ³
土羽土	V= 19.5 本線土工計算より	= 19.5 m ³
畦畔盛土	V= 19.30 本線土工計算より	= 19.3 m ³
路体外盛土	V= 48.8 本線土工計算より	= 48.8 m ³
	山ズリ 盛土工 合計	= 502.5 m ³
	流用土 盛土工 合計	= 121.8 m ³

数量計算書

[illegible]

本 線 土 工 計 算 書									
測 点	距 離 m	C1:掘 削				C2:床 掘(排水構造物工)			
		断 面 m2	平 均 m2	数 量 m3	累 計 m3	断 面 m2	平 均 m2	数 量 m3	累 計 m3
NO. 0	0.000	7.41				4.85			
NO. 1	20.000	1.52	4.47	89.40	89.40	2.34	3.60	72.00	72.00
NO. 2	20.000	1.17	1.35	27.00	116.40	2.55	2.45	49.00	121.00
NO. 2 + 18.000	18.000	3.33	2.25	40.50	156.90	2.88	2.72	48.96	169.96
NO. 3	2.000	3.25	3.29	6.58	163.48	3.10	2.99	5.98	175.94
NO. 4	20.000	0.73	1.99	39.80	203.28	2.69	2.90	58.00	233.94
NO. 4 + 14.500	14.500	2.34	1.54	22.33	225.61	2.87	2.78	40.31	274.25
NO. 5	5.500	0.88	1.61	8.86	234.47	2.69	2.78	15.29	289.54
NO. 6	20.000	0.82	0.85	17.00	251.47	2.39	2.54	50.80	340.34
NO. 7	20.000	0.00	0.41	8.20	259.67	2.40	2.40	48.00	388.34
NO. 7 + 15.500	15.500	1.18	0.59	9.15	268.82	2.64	2.52	39.06	427.40
NO. 8	4.500	0.04	0.61	2.75	271.57	2.57	2.61	11.75	439.15
NO. 8 + 12.081	12.081	0.04	0.04	0.48	272.05	2.57	2.57	31.05	470.20
合 計	172.081			272.1				470.2	

本 線 土 工 計 算 書									
測 点	距 離 m	B1:路体盛土(2.5m以下)				B2:路床盛土(2.5m以下)			
		断 面 m2	平 均 m2	数 量 m3	累 計 m3	断 面 m2	平 均 m2	数 量 m3	累 計 m3
NO. 0	0.000	0.00				0.00			
NO. 1	20.000	0.27	0.14	2.80	2.80	1.47	0.74	14.80	14.80
NO. 2	20.000	0.33	0.30	6.00	8.80	0.93	1.20	24.00	38.80
NO. 2 + 18.000	18.000	0.41	0.37	6.66	15.46	0.64	0.79	14.22	53.02
NO. 3	2.000	0.42	0.42	0.84	16.30	0.67	0.66	1.32	54.34
NO. 4	20.000	0.40	0.41	8.20	24.50	0.87	0.77	15.40	69.74
NO. 4 + 14.500	14.500	0.35	0.38	5.51	30.01	1.03	0.95	13.78	83.52
NO. 5	5.500	0.34	0.35	1.93	31.94	0.88	0.96	5.28	88.80
NO. 6	20.000	0.27	0.31	6.20	38.14	0.96	0.92	18.40	107.20
NO. 7	20.000	0.24	0.26	5.20	43.34	0.83	0.90	18.00	125.20
NO. 7 + 15.500	15.500	0.22	0.23	3.57	46.91	0.63	0.73	11.32	136.52
NO. 8	4.500	0.23	0.23	1.04	47.95	0.74	0.69	3.11	139.63
NO. 8 + 12.081	12.081	0.23	0.23	2.78	50.73	0.74	0.74	8.94	148.57
合 計	172.081			50.7				148.6	

本 線 土 工 計 算 書									
測 点	距 離 m	B3:路床盛土(2.5m～4.0m)				B4:歩道盛土(2.5m以下)			
		断 面 m2	平 均 m2	数 量 m3	累 計 m3	断 面 m2	平 均 m2	数 量 m3	累 計 m3
NO. 0	0.000	0.00				0.00			
NO. 1	20.000	0.89	0.45	9.00	9.00	0.13	0.07	1.40	1.40
NO. 2	20.000	1.64	1.27	25.40	34.40	0.22	0.18	3.60	5.00
NO. 2 + 18.000	18.000	2.03	1.84	33.12	67.52	0.00	0.11	1.98	6.98
NO. 3	2.000	1.99	2.01	4.02	71.54	0.00	0.00	0.00	6.98
NO. 4	20.000	1.83	1.91	38.20	109.74	0.25	0.13	2.60	9.58
NO. 4 + 14.500	14.500	1.49	1.66	24.07	133.81	0.00	0.13	1.89	11.47
NO. 5	5.500	1.69	1.59	8.75	142.56	0.21	0.11	0.61	12.08
NO. 6	20.000	1.64	1.67	33.40	175.96	0.28	0.25	5.00	17.08
NO. 7	20.000	2.07	1.86	37.20	213.16	0.41	0.35	7.00	24.08
NO. 7 + 15.500	15.500	2.00	2.04	31.62	244.78	0.00	0.21	3.26	27.34
NO. 8	4.500	1.86	1.93	8.69	253.47	0.00	0.00	0.00	27.34
NO. 8 + 12.081	12.081	1.86	1.86	22.47	275.94	0.00	0.00	0.00	27.34
合 計	172.081			275.9				27.3	

本 線 土 工 計 算 書									
測 点	距 離 m	B5:路肩盛土				B6:土羽土			
		断 面 m2	平 均 m2	数 量 m3	累 計 m3	断 面 m2	平 均 m2	数 量 m3	累 計 m3
NO. 0	0.000	0.00				0.00			
NO. 1	20.000	0.21	0.11	2.20	2.20	0.11	0.06	1.20	1.20
NO. 2	20.000	0.21	0.21	4.20	6.40	0.13	0.12	2.40	3.60
NO. 2 + 18.000	18.000	0.21	0.21	3.78	10.18	0.16	0.15	2.70	6.30
NO. 3	2.000	0.21	0.21	0.42	10.60	0.16	0.16	0.32	6.62
NO. 4	20.000	0.21	0.21	4.20	14.80	0.15	0.16	3.20	9.82
NO. 4 + 14.500	14.500	0.21	0.21	3.05	17.85	0.15	0.15	2.18	12.00
NO. 5	5.500	0.21	0.21	1.16	19.01	0.15	0.15	0.83	12.83
NO. 6	20.000	0.21	0.21	4.20	23.21	0.11	0.13	2.60	15.43
NO. 7	20.000	0.21	0.21	4.20	27.41	0.08	0.10	2.00	17.43
NO. 7 + 15.500	15.500	0.21	0.21	3.26	30.67	0.06	0.07	1.09	18.52
NO. 8	4.500	0.21	0.21	0.95	31.62	0.06	0.06	0.27	18.79
NO. 8 + 12.081	12.081	0.21	0.21	2.54	34.16	0.06	0.06	0.72	19.51
合 計	172.081			34.2				19.5	

本 線 土 工 計 算 書									
測 点	距 離 m	B7:畦畔盛土				B8:路体外盛土			
		断 面 m2	平 均 m2	数 量 m3	累 計 m3	断 面 m2	平 均 m2	数 量 m3	累 計 m3
NO. 0	0.000	0.00				0.00			
NO. 1	20.000	0.11	0.06	1.20	1.20	0.51	0.26	5.20	5.20
NO. 2	20.000	0.05	0.08	1.60	2.80	0.52	0.52	10.40	15.60
NO. 2 + 18.000	18.000	0.06	0.06	1.08	3.88	0.00	0.26	4.68	20.28
NO. 3	2.000	0.05	0.06	0.12	4.00	0.00	0.00	0.00	20.28
NO. 4	20.000	0.02	0.04	0.80	4.80	0.41	0.21	4.20	24.48
NO. 4 + 14.500	14.500	0.06	0.04	0.58	5.38	0.00	0.21	3.05	27.53
NO. 5	5.500	0.07	0.07	0.39	5.77	0.17	0.09	0.50	28.03
NO. 6	20.000	0.17	0.12	2.40	8.17	0.06	0.12	2.40	30.43
NO. 7	20.000	0.18	0.18	3.60	11.77	0.26	0.16	3.20	33.63
NO. 7 + 15.500	15.500	0.23	0.21	3.26	15.03	0.00	0.13	2.02	35.65
NO. 8	4.500	0.26	0.25	1.13	16.16	0.92	0.46	2.07	37.72
NO. 8 + 12.081	12.081	0.26	0.26	3.14	19.30	0.92	0.92	11.11	48.83
合 計	172.081			19.3				48.8	

本 線 土 工 計 算 書									
測 点	距 離 m	B9:埋戻し(排水構造物工)							
		断 面 m2	平 均 m2	数 量 m3	累 計 m3				
NO. 0	0.000	4.04							
NO. 1	20.000	1.35	2.70	54.00	54.00				
NO. 2	20.000	1.47	1.41	28.20	82.20				
NO. 2 + 18.000	18.000	1.73	1.60	28.80	111.00				
NO. 3	2.000	1.74	1.74	3.48	114.48				
NO. 4	20.000	1.57	1.66	33.20	147.68				
NO. 4 + 14.500	14.500	1.72	1.65	23.93	171.61				
NO. 5	5.500	1.55	1.64	9.02	180.63				
NO. 6	20.000	1.39	1.47	29.40	210.03				
NO. 7	20.000	1.45	1.42	28.40	238.43				
NO. 7 + 15.500	15.500	1.38	1.42	22.01	260.44				
NO. 8	4.500	1.37	1.38	6.21	266.65				
NO. 8 + 12.081	12.081	1.37	1.37	16.55	283.20				
合 計	172.081			283.2					

本 線 土 工 計 算 書									
測 点	距 離 m	BL1:盛土法面							
		断 面 m2	平 均 m2	数 量 m3	累 計 m3				
NO. 0	0.000	0.00							
NO. 1	20.000	1.09	0.55	11.00	11.00				
NO. 2	20.000	1.16	1.13	22.60	33.60				
NO. 2 + 18.000	18.000	1.27	1.22	21.96	55.56				
NO. 3	2.000	1.27	1.27	2.54	58.10				
NO. 4	20.000	1.24	1.26	25.20	83.30				
NO. 4 + 14.500	14.500	1.25	1.25	18.13	101.43				
NO. 5	5.500	1.22	1.24	6.82	108.25				
NO. 6	20.000	1.11	1.17	23.40	131.65				
NO. 7	20.000	1.00	1.06	21.20	152.85				
NO. 7 + 15.500	15.500	0.93	0.97	15.04	167.89				
NO. 8	4.500	0.94	0.94	4.23	172.12				
NO. 8 + 12.081	12.081	0.94	0.94	11.36	183.48				
合 計	172.081			183.5					

3. 排 水 工

排水工

数量集計表

レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	単位	数 量	摘 要
側溝工					
	第1号勾配可変側溝	B500-H1300	m	159.8	Co蓋L=0.5:144枚 Gr蓋L=1.0:8枚
	第2号勾配可変側溝	B300-H600	m	12.0	
		B300-H700	m	22.5	
		B300-H800	m	14.0	Co蓋L=0.5:43枚 Gr蓋L=1.0:3枚
	第3号勾配可変側溝	横断用勾配可変側溝 B300-H800	m	4.4	
		横断用勾配可変側溝 B300-H900	m	4.0	Gr蓋L=1.0:4枚
	第4号勾配可変側溝	B300-H900	m	26.1	Co蓋L=0.5:22枚 Gr蓋L=1.0:2枚
		横断用勾配可変側溝 B300-H900	m	10.0	Gr蓋L=1.0:5枚
	第5号勾配可変側溝	B300-H900	m	50.3	Co蓋L=0.5:44枚 Gr蓋L=1.0:3枚
	第6号勾配可変側溝	横断用勾配可変側溝 B300-H900	m	8.8	Gr蓋L=1.0:4枚
	第7号勾配可変側溝	B300-H900	m	4.0	
		B300-H1000	m	7.0	Co蓋L=0.5:11枚
	第8号勾配可変側溝	B300-H400	m	1.2	
		B300-H500	m	2.0	Co蓋L=0.5:3枚
	第9号勾配可変側溝	B300-H300	m	3.1	Co蓋L=0.5:3枚
	第10号勾配可変側溝	B300-H300	m	3.1	Co蓋L=0.5:3枚
	落蓋式U型側溝	240A	m	11.1	Co蓋L=0.5:22枚

数量集計表

[illegible]

側溝工 延長調書			
側溝規格	起 終 点 (測 点)	位 置	延 長
第1号勾配可変側溝 B500-H1300			
	NO.0 + 8.9 ~ NO.8 + 8.70	左	159.800
	合計		159.80 m
第2号勾配可変側溝 B300-H600~H800			
B300-H600	NO.0 + 12.50 ~ NO.1 + 5.00	右	12.000
B300-H700	NO.0 + 6.01 ~ NO.0 + 12.50	右	6.450
	NO.1 + 5.00 ~ NO.2 + 0.50	右	16.000
B300-H800	NO.0 + 4.05 ~ NO.0 + 6.01	右	2.000
	NO.2 + 0.50 ~ NO.2 + 12.50	右	12.000
	合計		48.450 m
第3号勾配可変側溝 B300-H800~H900			
B300-H800 横断用勾配可変側溝	NO.2 + 13.50 ~ NO.2 + 17.90	右	4.400
B300-H900 横断用勾配可変側溝	NO.2 + 17.90 ~ NO.3 + 1.90	右	4.000
	合計		8.400 m
第4号勾配可変側溝 B300-H900			
B300-H900	NO.3 + 2.90 ~ NO.4 + 9.00	右	26.100
B300-H900 横断用勾配可変側溝	NO.4 + 9.00 ~ NO.4 + 19.00	右	10.000
	合計		36.100 m

側溝工 延長調書			
側溝規格	起 終 点 (測 点)	位 置	延 長
第5号勾配可変側溝 B300-H900			
B300-H900	NO.5 + 0.00 ~ NO.7 + 10.30	右	50.300
	合計		50.300 m
第6号勾配可変側溝 B300-H900			
B300-H900 横断用勾配可変側溝	NO.7 + 11.30 ~ NO.8 + 0.10	右	8.800
	合計		8.800 m
第7号勾配可変側溝 B300-H900~H1000			
B300-H900	NO.8 + 1.10 ~ NO.8 + 5.10	右	4.000
B300-H1000	NO.8 + 5.10 ~ NO.8 + 12.13	右	7.037
	合計		11.037 m
第8号勾配可変側溝 B300-H400~H500			
B300-H400	NO.4 + 17.20 ~ NO.4 + 18.10	右	1.234
B300-H500	NO.4 + 18.10 ~ NO.4 + 19.50	右	2.000
	合計		3.234 m
第9号勾配可変側溝 B300-H300			
B300-H300	NO.7 + 10.80 ~ NO.7 + 13.00	右	3.123
	合計		3.12 m

集水桝工 箇所調書			
桝規格	測 点	位 置	箇 所
集水桝 600×600×500			
	NO.7 + 13.149	右	1
	NO.7 + 18.236	右	1
	合計		2 箇所
集水桝 600×600×1100			
	NO.2 + 13.000	右	1
	NO.3 + 2.400	右	1
	NO.4 + 19.500	右	1
	NO.7 + 10.800	右	1
	NO.8 + 0.600	右	1
	合計		5 箇所
集水桝 700×700×1600			
	NO.8 + 9.255	左	1
	合計		1 箇所
集水桝 1200×1200×1800			
	NO.0 + 8.100	左	1
	合計		1 箇所

数量計算書

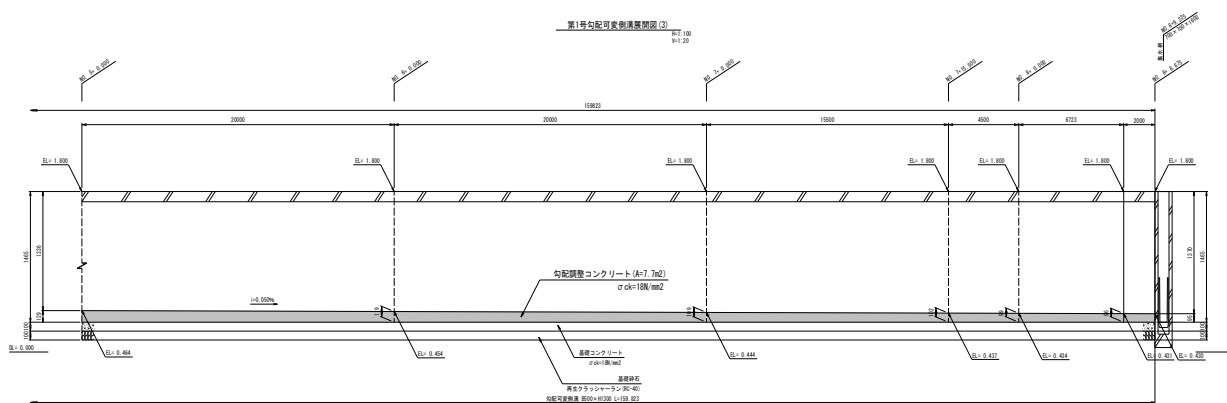
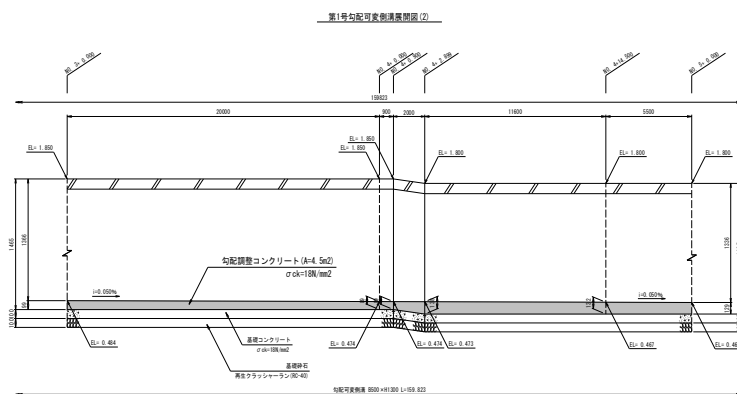
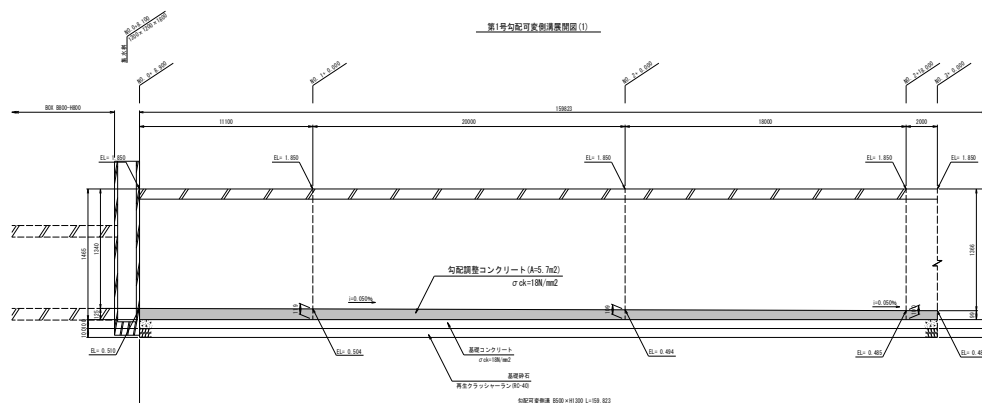
排水工

種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
調整コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$		
左側		
第1号勾配可変側溝 B500×H1300	略図より $V = (5.7+4.5+7.7) \times 0.5$	= 8.95 m ³
右側		
第2号勾配可変側溝 B300-H600～H800	略図より $V = 5.3 \times 0.3$	= 1.59 m ³
第3号勾配可変側溝 B300-H800～H900	略図より $V = 0.9 \times 0.3$	= 0.27 m ³
第4号勾配可変側溝 B300-H900	略図より $V = 4.2 \times 0.3$	= 1.26 m ³
第5号勾配可変側溝 B300-H900	略図より $V = 5.8 \times 0.3$	= 1.74 m ³
第6号勾配可変側溝 B300-H900	略図より $V = 0.9 \times 0.3$	= 0.27 m ³
第7号勾配可変側溝 B300-H900～H1000	略図より $V = 1.2 \times 0.3$	= 0.36 m ³
第8号勾配可変側溝 B300-H400～H500	略図より $V = 0.3 \times 0.3$	= 0.09 m ³
第9号勾配可変側溝 B300-H300	略図より $V = 0.2 \times 0.3$	= 0.06 m ³
第10号勾配可変側溝 B300-H300	略図より $V = 0.2 \times 0.3$	= 0.06 m ³
	$\Sigma V =$	14.65 m ³

数量計算書

略 図

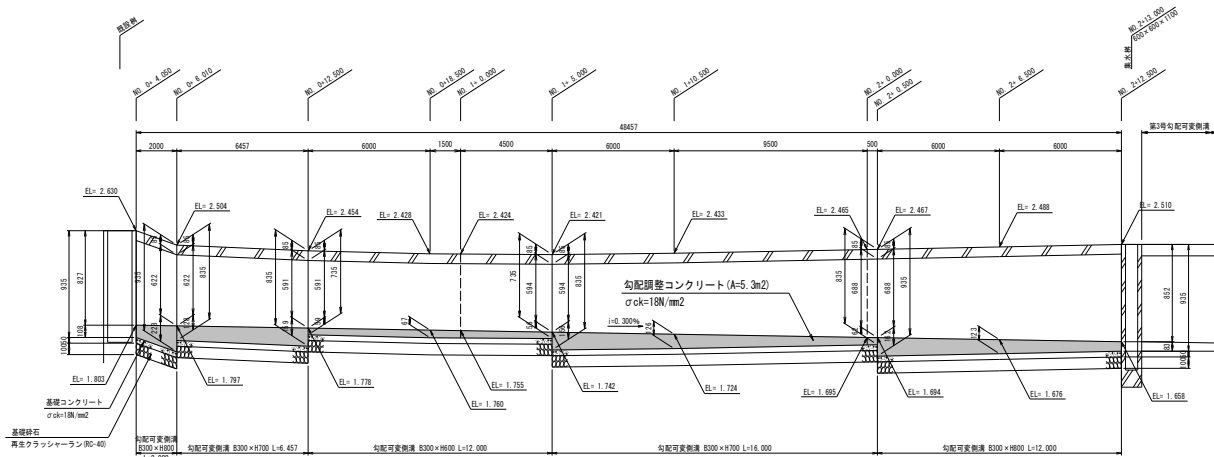
(左側)



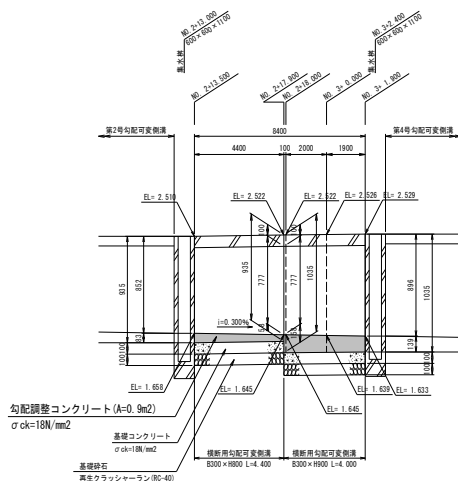
略 図

(右側)

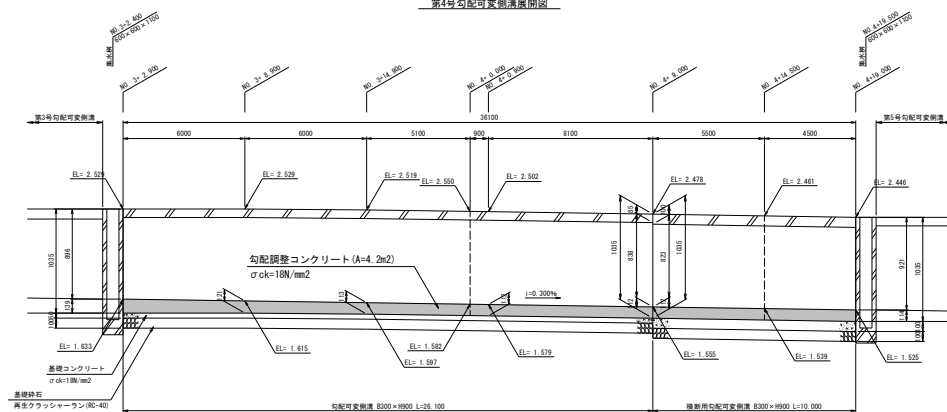
第2号勾配可変側溝展開図



第3号勾配可変側溝展開図

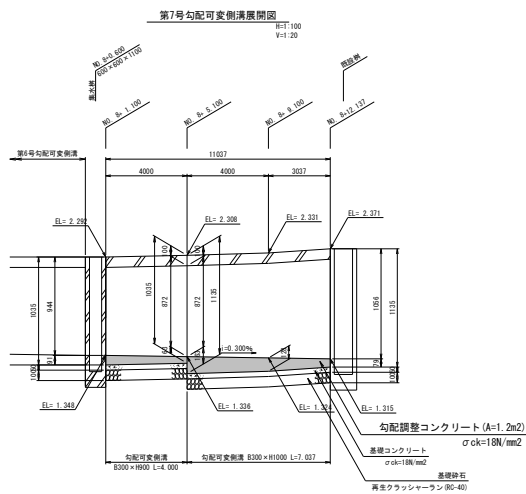
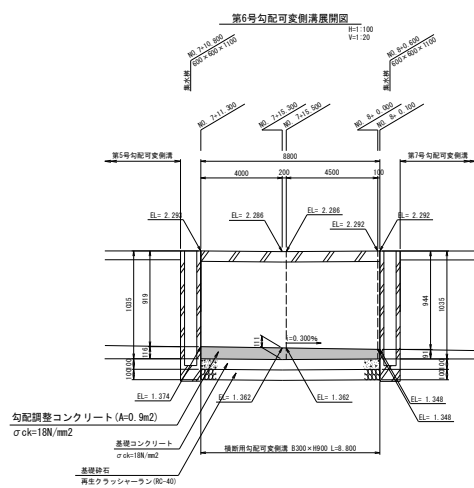
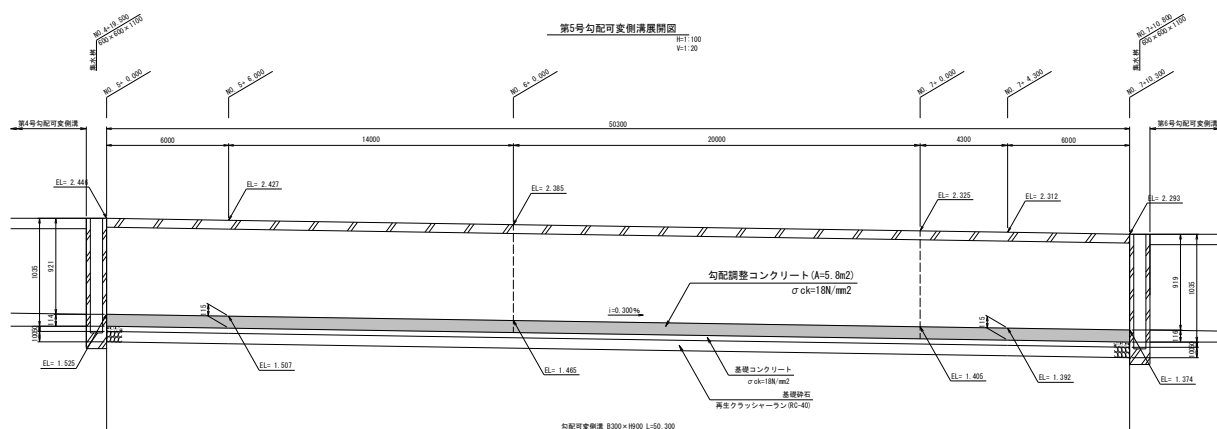


第4号勾配可変側溝展開図



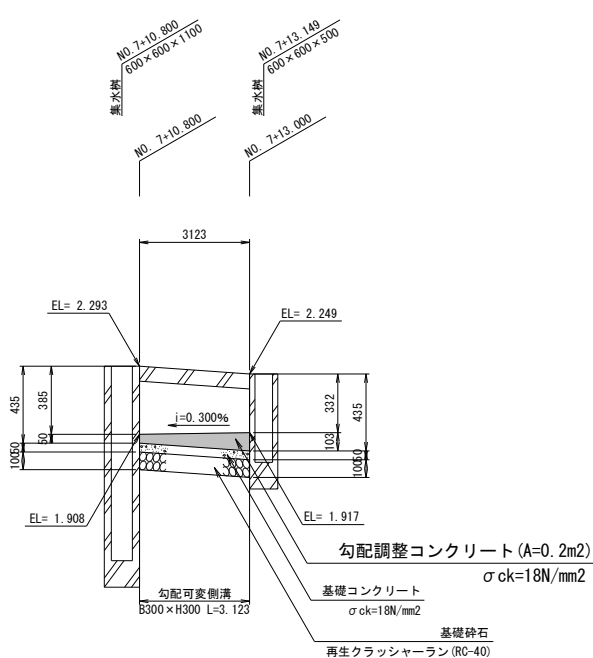
略 図

(右側)

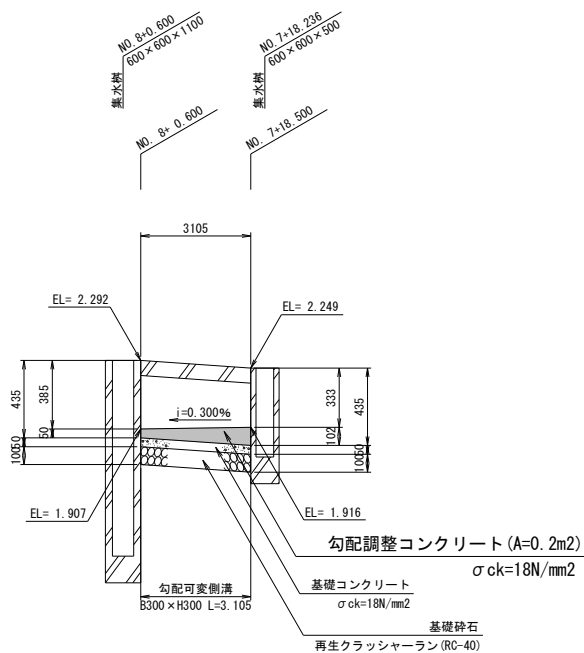


(右側)

第9号勾配可変側溝展開図



第10号勾配可変側溝展開図



勾配可変側溝単位当数量

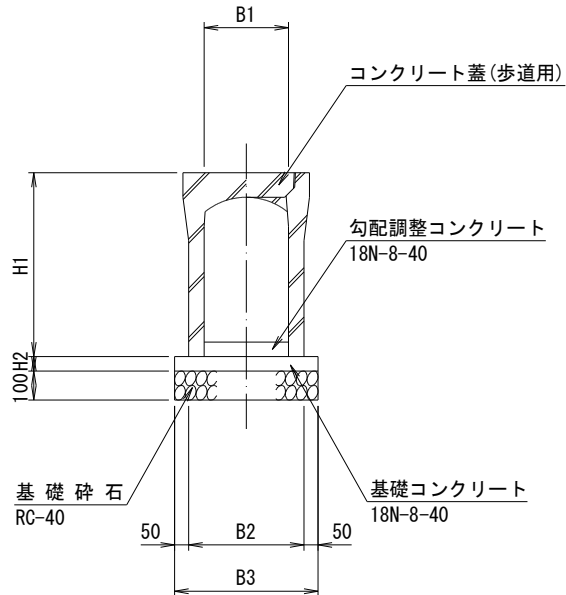
数量集計表

32

B300×H300

数量計算書

略 図



寸 法 表

記 号	H1	H2	B1	B2	B3
B300-H300	435	50	300	400	500
B300-H400	535	50	300	410	510
B300-H500	635	50	300	410	510
B300-H600	735	50	300	430	530
B300-H700	835	50	300	430	530
B300-H800	935	50	300	450	550
B300-H900	1 035	50	300	450	550
B300-H1000	1 135	50	300	470	570

10m当たり

種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
基面整正	$A = 0.50 \times 10.00$	5.00 m^2
基礎碎石 RC-40 t=10cm	$A = 0.50 \times 10.00$	5.00 m^2
基礎コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V = 0.50 \times 0.05 \times 10.00$	0.25 m^3
基礎型枠	$A = 0.05 \times 10.00 \times 2$	1.00 m^2
調整コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	別途計上	
勾配可変側溝 B300×H300	$N = 10.00 / 2.00$	5 本
コンクリート蓋版 歩道用	$N = 10.00 / (2.00 \times 1)$	5 枚

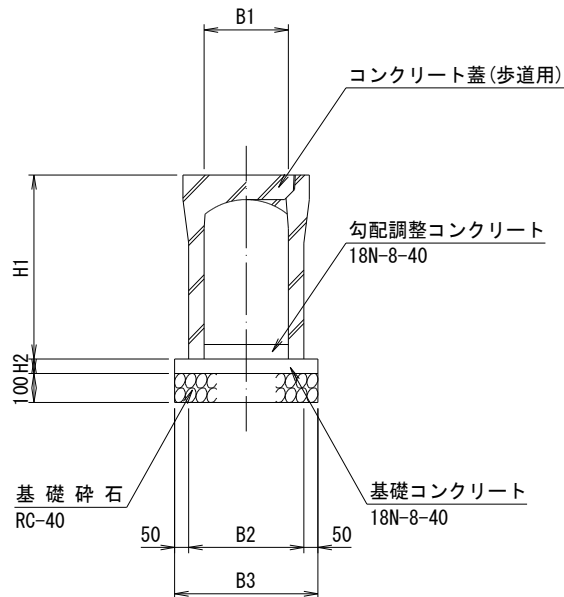
数量集計表

[illegible]

B300×H400

数量計算書

略 図



寸 法 表

記 号	H1	H2	B1	B2	B3
B300-H300	435	50	300	400	500
B300-H400	535	50	300	410	510
B300-H500	635	50	300	410	510
B300-H600	735	50	300	430	530
B300-H700	835	50	300	430	530
B300-H800	935	50	300	450	550
B300-H900	1 035	50	300	450	550
B300-H1000	1 135	50	300	470	570

10m当たり

種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
基面整正	$A = 0.51 \times 10.00$	$= 5.10 \text{ m}^2$
基礎砕石 RC-40 t=10cm	$A = 0.51 \times 10.00$	$= 5.10 \text{ m}^2$
基礎コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V = 0.51 \times 0.05 \times 10.00$	$= 0.26 \text{ m}^3$
基礎型枠	$A = 0.05 \times 10.00 \times 2$	$= 1.00 \text{ m}^2$
調整コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	別途計上	
勾配可変側溝 B300×H400	$N = 10.00 / 2.00$	$= 5 \text{ 本}$
コンクリート蓋版 歩道用	$N = 10.00 / (2.00 \times 1)$	$= 5 \text{ 枚}$

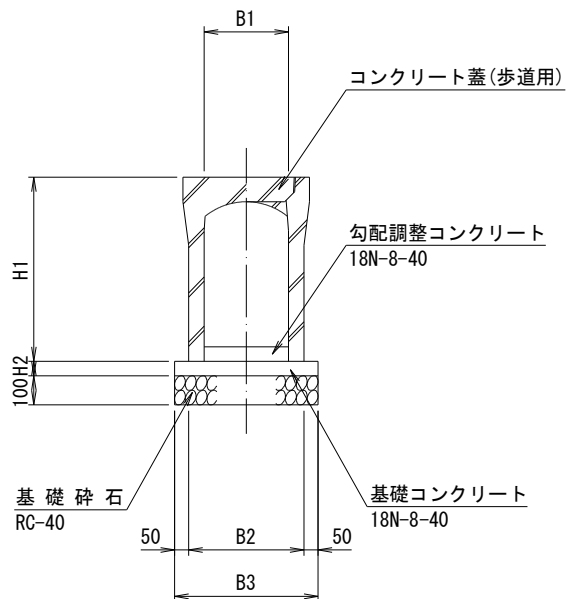
数量集計表

[illegible]

B300×H500

数量計算書

略 図



寸 法 表

記 号	H1	H2	B1	B2	B3
B300-H300	435	50	300	400	500
B300-H400	535	50	300	410	510
B300-H500	635	50	300	410	510
B300-H600	735	50	300	430	530
B300-H700	835	50	300	430	530
B300-H800	935	50	300	450	550
B300-H900	1 035	50	300	450	550
B300-H1000	1 135	50	300	470	570

10m当たり

種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
基面整正	$A = 0.51 \times 10.00$	$= 5.10 \text{ m}^2$
基礎碎石 RC-40 t=10cm	$A = 0.51 \times 10.00$	$= 5.10 \text{ m}^2$
基礎コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V = 0.51 \times 0.05 \times 10.00$	$= 0.26 \text{ m}^3$
基礎型枠	$A = 0.05 \times 10.00 \times 2$	$= 1.00 \text{ m}^2$
調整コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	別途計上	
勾配可変側溝 B300×H500	$N = 10.00 / 2.00$	$= 5 \text{ 本}$
コンクリート蓋版 歩道用	$N = 10.00 / (2.00 \times 1)$	$= 5 \text{ 枚}$

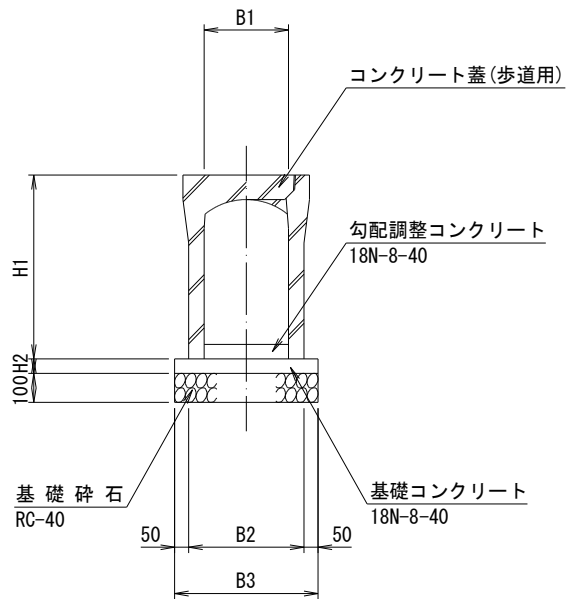
数量集計表

38

B300×H600

数量計算書

略 図



寸 法 表

記 号	H1	H2	B1	B2	B3
B300-H300	435	50	300	400	500
B300-H400	535	50	300	410	510
B300-H500	635	50	300	410	510
B300-H600	735	50	300	430	530
B300-H700	835	50	300	430	530
B300-H800	935	50	300	450	550
B300-H900	1 035	50	300	450	550
B300-H1000	1 135	50	300	470	570

10m当たり

種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
基面整正	$A = 0.53 \times 10.00$	$= 5.30 \text{ m}^2$
基礎碎石 RC-40 t=10cm	$A = 0.53 \times 10.00$	$= 5.30 \text{ m}^2$
基礎コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V = 0.53 \times 0.05 \times 10.00$	$= 0.27 \text{ m}^3$
基礎型枠	$A = 0.05 \times 10.00 \times 2$	$= 1.00 \text{ m}^2$
調整コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	別途計上	
勾配可変側溝 B300×H600	$N = 10.00 / 2.00$	$= 5 \text{ 本}$
コンクリート蓋版 歩道用	$N = 10.00 / (2.00 \times 1)$	$= 5 \text{ 枚}$

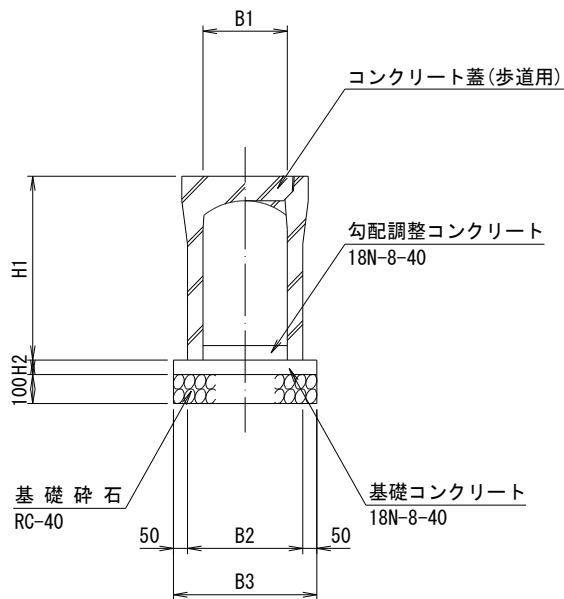
数量集計表

40

B300×H700

数量計算書

略 図



寸 法 表

記 号	H1	H2	B1	B2	B3
B300-H300	435	50	300	400	500
B300-H400	535	50	300	410	510
B300-H500	635	50	300	410	510
B300-H600	735	50	300	430	530
B300-H700	835	50	300	430	530
B300-H800	935	50	300	450	550
B300-H900	1 035	50	300	450	550
B300-H1000	1 135	50	300	470	570

10m当たり

種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
基面整正	$A = 0.53 \times 10.00$	$= 5.30 \text{ m}^2$
基礎碎石 RC-40 t=10cm	$A = 0.53 \times 10.00$	$= 5.30 \text{ m}^2$
基礎コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V = 0.53 \times 0.05 \times 10.00$	$= 0.27 \text{ m}^3$
基礎型枠	$A = 0.05 \times 10.00 \times 2$	$= 1.00 \text{ m}^2$
調整コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	別途計上	
勾配可変側溝 B300×H700	$N = 10.00 / 2.00$	$= 5 \text{ 本}$
コンクリート蓋版 歩道用	$N = 10.00 / (2.00 \times 1)$	$= 5 \text{ 枚}$

数量集計表

42

数量計算書

Technical drawing of a concrete base for a pedestrian crossing. The drawing shows a cross-section of the base with various layers and dimensions. The top layer is a concrete cover (コンクリート蓋) for pedestrian use. Below it is a sloped adjustment concrete (勾配調整コンクリート) layer. The base consists of a layer of crushed stone (基礎碎石) and a concrete base (基礎コンクリート). Dimensions include B1 (width of the top cover), B2 (width of the base concrete), B3 (total width), H1 (height of the top cover), and 100H2 (height of the base concrete). The concrete is specified as 18N-8-40.

記 号	H1	H2	B1	B2	B3
B300-H300	435	50	300	400	500
B300-H400	535	50	300	410	510
B300-H500	635	50	300	410	510
B300-H600	735	50	300	430	530
B300-H700	835	50	300	430	530
B300-H800	935	50	300	450	550
B300-H900	1 035	50	300	450	550
B300-H1000	1 135	50	300	470	570

種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
基面整正	$A = 0.55 \times 10.00$	$= 5.50 \text{ m}^2$
基礎砕石 RC-40 t=10cm	$A = 0.55 \times 10.00$	$= 5.50 \text{ m}^2$
基礎コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V = 0.55 \times 0.05 \times 10.00$	$= 0.28 \text{ m}^3$
基礎型枠	$A = 0.05 \times 10.00 \times 2$	$= 1.00 \text{ m}^2$
調整コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	別途計上	
勾配可変側溝 B300×H800	$N = 10.00/2.00$	$= 5 \text{ 本}$
コンクリート蓋版 歩道用	$N = 10.00/(2.00 \times 1)$	$= 5 \text{ 枚}$

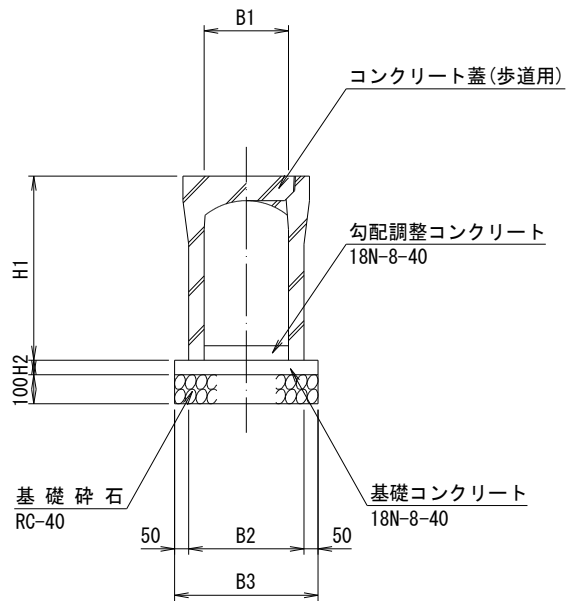
数量集計表

[illegible]

B300×H900

数量計算書

略 図



寸 法 表

記 号	H1	H2	B1	B2	B3
B300-H300	435	50	300	400	500
B300-H400	535	50	300	410	510
B300-H500	635	50	300	410	510
B300-H600	735	50	300	430	530
B300-H700	835	50	300	430	530
B300-H800	935	50	300	450	550
B300-H900	1 035	50	300	450	550
B300-H1000	1 135	50	300	470	570

10m当たり

種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
基面整正	$A = 0.55 \times 10.00$	$= 5.50 \text{ m}^2$
基礎碎石 RC-40 t=10cm	$A = 0.55 \times 10.00$	$= 5.50 \text{ m}^2$
基礎コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V = 0.55 \times 0.05 \times 10.00$	$= 0.28 \text{ m}^3$
基礎型枠	$A = 0.05 \times 10.00 \times 2$	$= 1.00 \text{ m}^2$
調整コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	別途計上	
勾配可変側溝 B300×H900	$N = 10.00 / 2.00$	$= 5 \text{ 本}$
コンクリート蓋版 歩道用	$N = 10.00 / (2.00 \times 1)$	$= 5 \text{ 枚}$

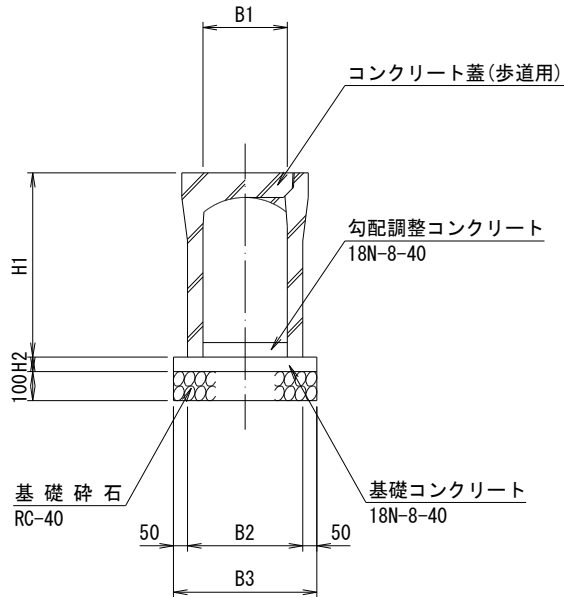
数量集計表

46

B300×H1000

数量計算書

略 図



寸 法 表

記 号	H1	H2	B1	B2	B3
B300-H300	435	50	300	400	500
B300-H400	535	50	300	410	510
B300-H500	635	50	300	410	510
B300-H600	735	50	300	430	530
B300-H700	835	50	300	430	530
B300-H800	935	50	300	450	550
B300-H900	1 035	50	300	450	550
B300-H1000	1 135	50	300	470	570

10m当たり

種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
基面整正	$A = 0.57 \times 10.00$	$= 5.70 \text{ m}^2$
基礎碎石 RC-40 t=10cm	$A = 0.57 \times 10.00$	$= 5.70 \text{ m}^2$
基礎コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V = 0.57 \times 0.05 \times 10.00$	$= 0.29 \text{ m}^3$
基礎型枠	$A = 0.05 \times 10.00 \times 2$	$= 1.00 \text{ m}^2$
調整コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	別途計上	
勾配可変側溝 B300×H1000	$N = 10.00 / 2.00$	$= 5 \text{ 本}$
コンクリート蓋版 歩道用	$N = 10.00 / (2.00 \times 1)$	$= 5 \text{ 枚}$

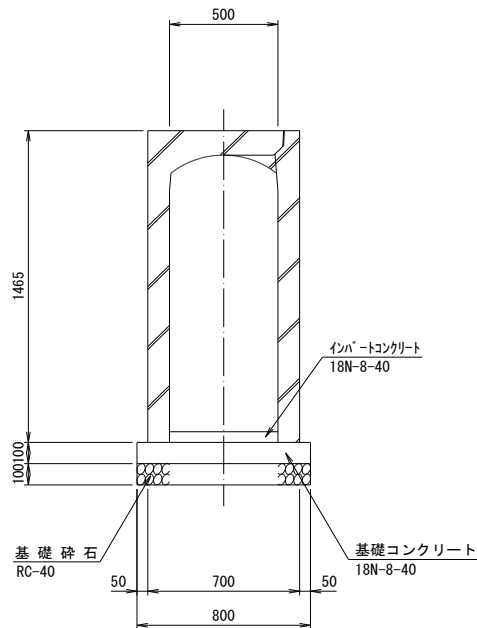
数量集計表

48

B500×H1300

数量計算書

略 図



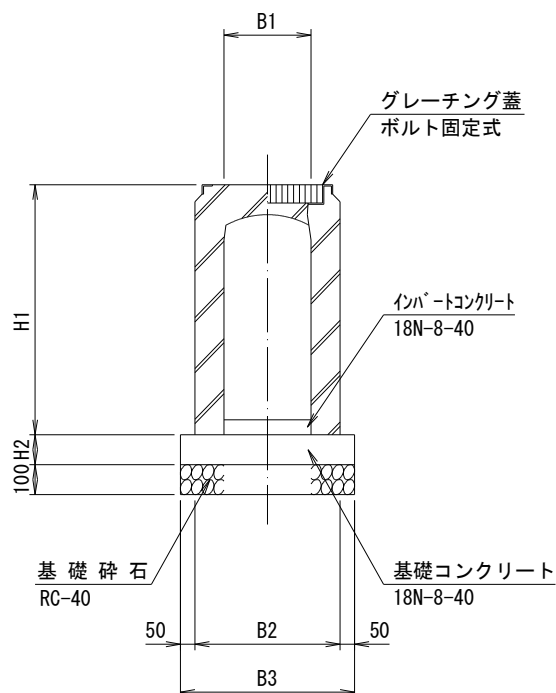
10m当たり

種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
基面整正	$A = 0.80 \times 10.00$	$= 8.00 \text{ m}^2$
基礎砕石 RC-40 t=10cm	$A = 0.80 \times 10.00$	$= 8.00 \text{ m}^2$
基礎コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V = 0.80 \times 0.10 \times 10.00$	$= 0.80 \text{ m}^3$
基礎型枠	$A = 0.10 \times 10.00 \times 2$	$= 2.00 \text{ m}^2$
調整コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	別途計上	
勾配可変側溝 B500×H1300	$N = 10.00 / 2.00$	$= 5 \text{ 本}$
コンクリート蓋版 500用	$N = 10.00 / (2.00 \times 1)$	$= 5 \text{ 枚}$

数量集計表

50

略 図



寸 法 表

記 号	H1	H2	B1	B2	B3
横断用B300-H800	935	100	300	500	600
横断用B300-H900	1 350	100	300	500	600

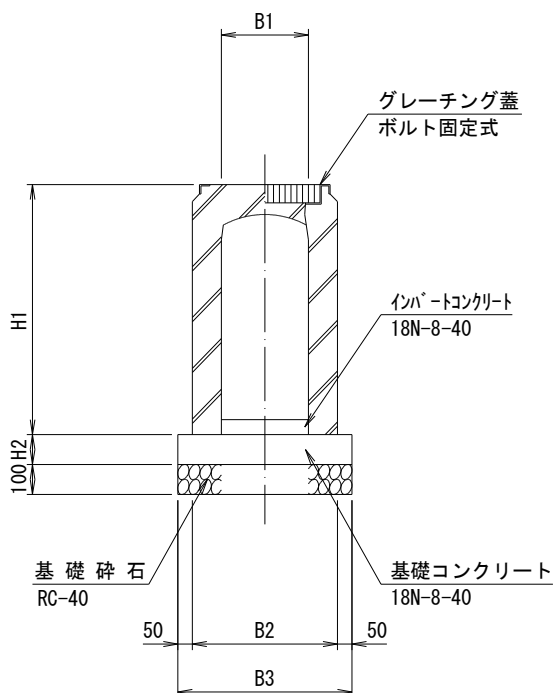
10m当たり

種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
基面整正	$A = 0.60 \times 10.00$	$= 6.00 \text{ m}^2$
基礎砕石 RC-40 t=10cm	$A = 0.60 \times 10.00$	$= 6.00 \text{ m}^2$
基礎コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V = 0.60 \times 0.05 \times 10.00$	$= 0.30 \text{ m}^3$
基礎型枠	$A = 0.05 \times 10.00 \times 2$	$= 1.00 \text{ m}^2$
調整コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	別途計上	
勾配可変側溝 横断用B300×H800	$N = 10.00 / 2.00$	$= 5 \text{ 本}$
グレーチング蓋版 ボルト固定式	$N = 10.00 / (2.00 \times 1)$	$= 5 \text{ 枚}$

数量集計表

52

略 図



寸 法 表

記 号	H1	H2	B1	B2	B3
横断用B300-H800	935	100	300	500	600
横断用B300-H900	1 350	100	300	500	600

10m当たり

種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
基面整正	$A = 0.60 \times 10.00$	6.00 m^2
基礎碎石 RC-40 t=10cm	$A = 0.60 \times 10.00$	6.00 m^2
基礎コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V = 0.60 \times 0.05 \times 10.00$	0.30 m^3
基礎型枠	$A = 0.05 \times 10.00 \times 2$	1.00 m^2
調整コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	別途計上	
勾配可変側溝 横断用B300×H900	$N = 10.00 / 2.00$	5 本
グレーチング蓋版 ボルト固定式	$N = 10.00 / (2.00 \times 1)$	5 枚

排水工单位当数量

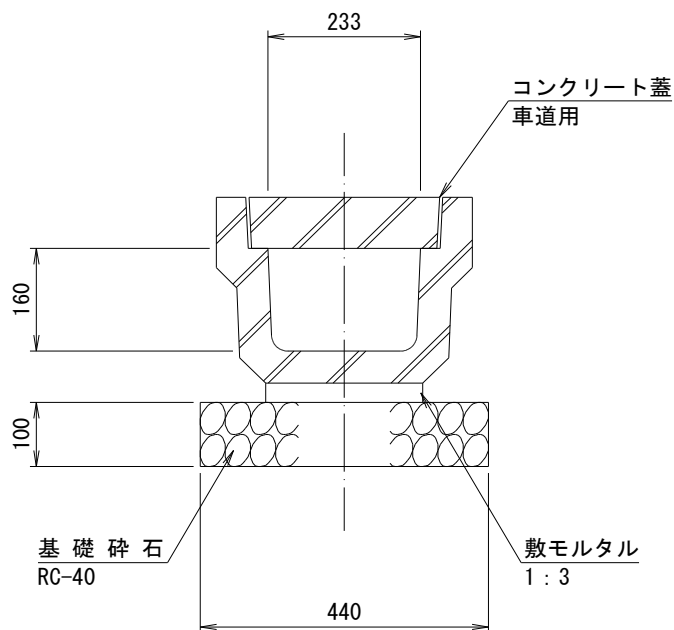
数量集計表

55

落蓋式U型側溝(240A)

数量計算書

略 図



10m当たり

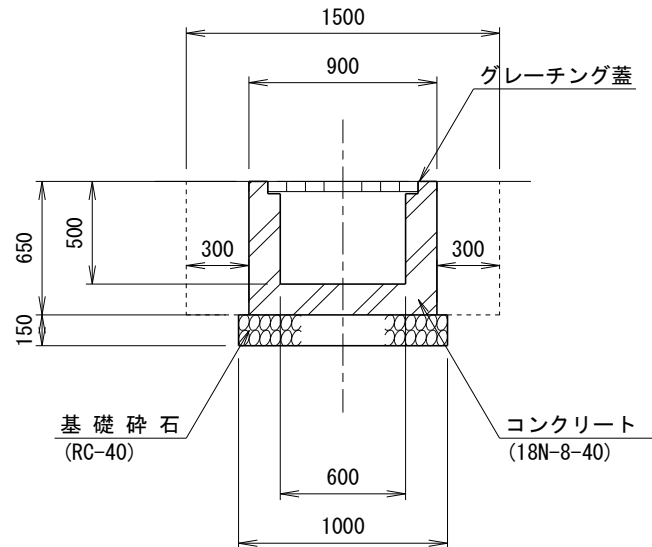
種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
基面整正	$A = 0.44 \times 10.00$	$= 4.40 \text{ m}^2$
基礎碎石 RC-40 t=10cm	$A = 0.44 \times 10.00$	$= 4.40 \text{ m}^2$
敷モルタル 1:3	$V = 0.23 \times 0.03 \times 10.00$	$= 0.07 \text{ m}^3$
落蓋式U型側溝 240A	$N = 10.00 / 1.00$	$= 10 \text{ 本}$
落蓋式U型側溝蓋 240A	$N = 10.00 / 1.00$	$= 10 \text{ 枚}$

集水枧工数量計算書

数量集計表

58

略 図



種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
床掘	$V = (1.00 \times 1.00 \times 0.15) + (1.50 \times 1.50 \times 0.65)$	$= 1.6 \text{ m}^3$
埋戻	$V = (1.50 \times 1.50 \times 0.65) - (0.90 \times 0.90 \times 0.65)$	$= 0.9 \text{ m}^3$
残土	$V = 1.6 - 0.9$	$= 0.7 \text{ m}^3$
基面整正	$A = 1.00 \times 1.00$	$= 1.0 \text{ m}^2$
基礎碎石 RC-40 t=15cm	$A = 1.00 \times 1.00$	$= 1.0 \text{ m}^2$

B600-L600-H500

数量計算書

[illegible]

数量集計表

[illegible]

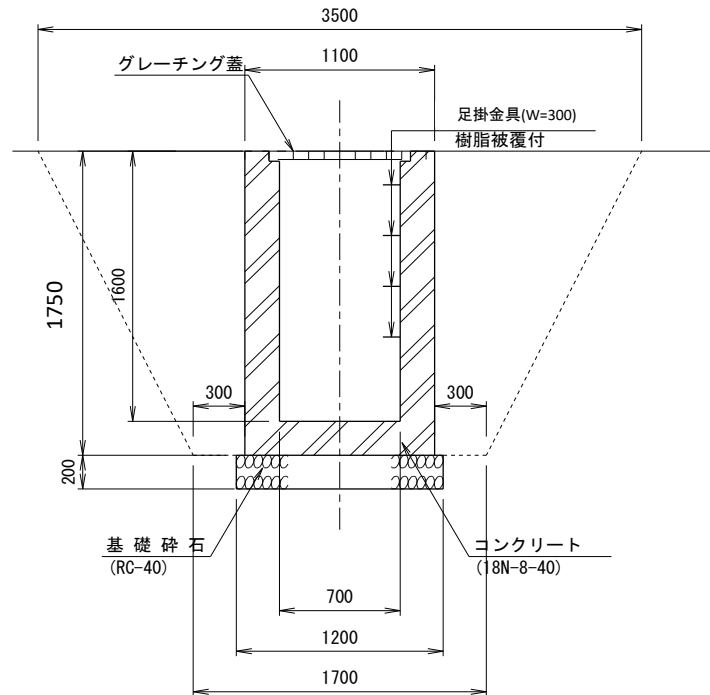
数量計算書

63

数量集計表

[illegible]

略 図



種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
床掘	$V = ((1.70 \times 1.70) + (3.50 \times 3.50)) / 2 \times 1.75 + (1.20 \times 1.20 \times 0.20) =$	13.5 m ³
埋戻	$V = 13.9 - ((1.10 \times 1.10 \times 1.75) + (1.20 \times 1.20 \times 0.20)) =$	11.5 m ³
残土	$V = 13.5 - 11.5 =$	2.0 m ³
基面整正	$A = 1.20 \times 1.20 =$	1.4 m ²
基礎碎石 RC-40 t=20cm	$A = 1.20 \times 1.20 =$	1.4 m ²

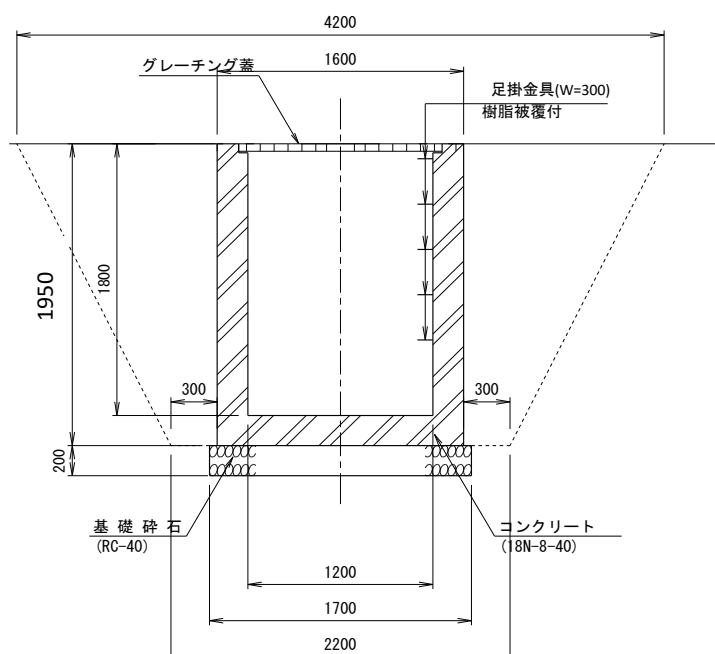
数量計算書

66

数量集計表

67

略 図



種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
床掘	$V = ((2.20 \times 2.20) + (4.20 \times 4.20)) / 2 \times 1.95 + (1.70 \times 1.70 \times 0.20) =$	22.5 m ³
埋戻	$V = 23.1 - ((1.60 \times 1.60 \times 1.95) + (1.70 \times 1.70 \times 0.20)) =$	17.5 m ³
残土	$V = 22.5 - 17.5 =$	5.0 m ³
基面整正	$A = 1.70 \times 1.70 =$	2.9 m ²
基礎碎石 RC-40 t=20cm	$A = 1.70 \times 1.70 =$	2.9 m ²

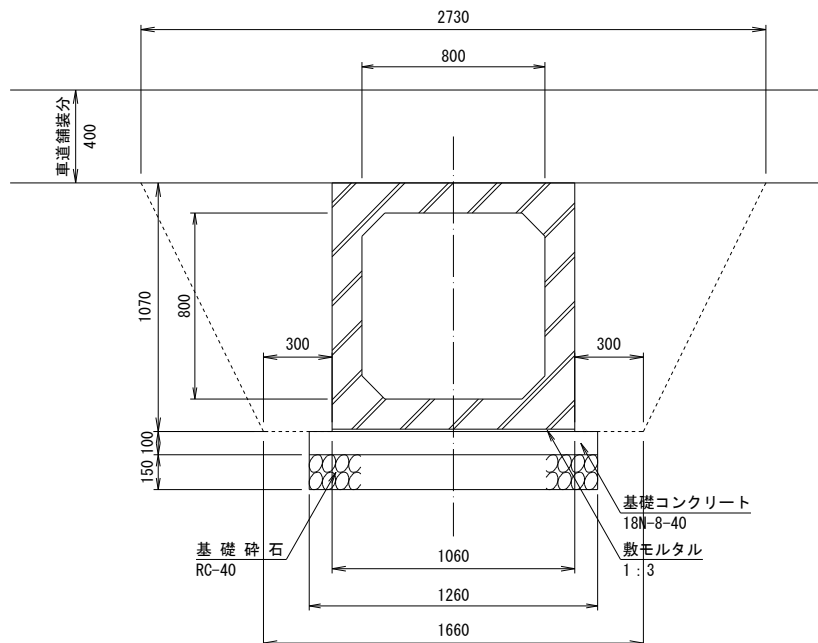
数量計算書

[illegible]

4. 函 渠 工

函 渠 工

略 図



種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
床掘	$V = ((1.66+2.73)/2 \times 1.07 + 1.26 \times (0.15+0.10)) \times 12.8 =$	34.09 m ³
埋戻	$V = 34.09 - (1.07 \times 1.06 + 1.26 \times (0.15+0.10)) \times 12.8 =$	15.54 m ³
残土	$V = 34.09 - 15.54 =$	18.55 m ³
基面整正	$A = 1.26 \times 12.8 =$	16.1 m ²
基礎碎石 RC-40 t=15cm	$A = 1.26 \times 12.8 =$	16.1 m ²

函 渠 工

数量計算書 (2/2)

[illegible]

5. 鋪 装 工

数量集計表

[illegible]

舗 装 工

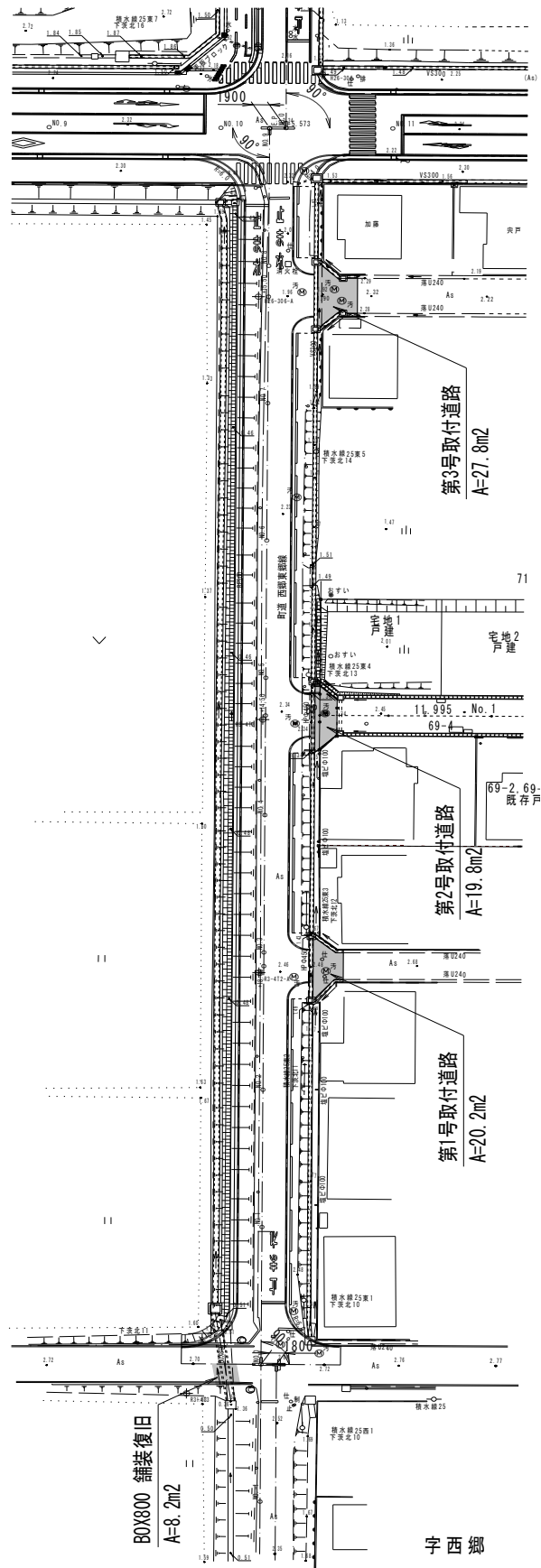
数 量 計 算 書 (1/3)

種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
(車道部)		
表層 密粒度As t=5cm	BOX800 舗装復旧(8.2m2) A= 1238.0 + 8.2 舗装面積計算書より	= 1246.2 m2
上層路盤 粒度調整碎石 t=15cm	BOX800 舗装復旧(8.2m2) A1= 1244.0 + 8.2 舗装面積計算書より	= 1252.2 m2
下層路盤 RC-40 t=20cm	BOX800 舗装復旧(8.2m2) A= 1421.0 + 8.2 舗装面積計算書より	= 1429.2 m2
表層 密粒度As t=3cm	A= 93.20 舗装面積計算書より	= 93.2 m2
(歩道部)		
表層 再生細粒度アスコン(13) t=3cm	A1= 206.82 舗装面積計算書より	= 206.8 m2
路盤 RC-40 t=10cm	A1= 206.82 舗装面積計算書より	= 206.8 m2

数量計算書 (2/3)

[illegible]

略 図



舗装面積計算書 (1/3)									
測 点	距 離 m	表層(車道部)t=5cm				上層路盤(車道部)			
		幅 m	平 均 m	数 量 m2	累 計 m2	幅 m	平 均 m	数 量 m2	累 計 m2
NO. 0	0.000	18.50				18.50			
NO. 1	20.000	6.50	12.50	250.00	250.00	6.60	12.55	251.00	251.00
NO. 2	20.000	6.50	6.50	130.00	380.00	6.60	6.60	132.00	383.00
NO. 2 + 13.200	13.200	6.50	6.50	85.80	465.80	6.60	6.60	87.12	470.12
NO. 2 + 13.200	0.000	8.60	7.55	0.00	465.80	8.60	7.60	0.00	470.12
NO. 2 + 18.000	4.800	8.60	8.60	41.28	507.08	8.60	8.60	41.28	511.40
NO. 3	2.000	8.60	8.60	17.20	524.28	8.60	8.60	17.20	528.60
NO. 3 + 2.800	2.800	8.60	8.60	24.08	548.36	8.60	8.60	24.08	552.68
NO. 3 + 2.800	0.000	6.50	7.55	0.00	548.36	6.60	7.60	0.00	552.68
NO. 4	17.200	6.50	6.50	111.80	660.16	6.60	6.60	113.52	666.20
NO. 4 + 9.000	9.000	6.50	6.50	58.50	718.66	6.60	6.60	59.40	725.60
NO. 4 + 9.000	0.000	8.60	7.55	0.00	718.66	8.60	7.60	0.00	725.60
NO. 4 + 14.500	5.500	8.60	8.60	47.30	765.96	8.60	8.60	47.30	772.90
NO. 5	5.500	8.60	8.60	47.30	813.26	6.60	7.60	41.80	814.70
NO. 5	0.000	6.50	7.55	0.00	813.26	6.60	6.60	0.00	814.70
NO. 6	20.000	6.50	6.50	130.00	943.26	6.60	6.60	132.00	946.70
NO. 7	20.000	6.50	6.50	130.00	1073.26	6.60	6.60	132.00	1078.70
NO. 7 + 5.500	5.500	6.50	6.50	35.75	1109.01	6.60	6.60	36.30	1115.00
NO. 7 + 5.500	0.000	8.60	7.55	0.00	1109.01	8.60	7.60	0.00	1115.00
NO. 7 + 15.500	10.000	8.60	8.60	86.00	1195.01	8.60	8.60	86.00	1201.00
NO. 8 + 0.000	4.500	8.60	8.60	38.70	1233.71	8.60	8.60	38.70	1239.70
NO. 8 + 1.000	1.000	0.00	4.30	4.30	1238.01	0.00	4.30	4.30	1244.00
NO. 8 + 1.000	0.000	0.00	0.00	0.00	1238.01	0.00	0.00	0.00	1244.00
NO. 8 + 12.081	11.081	0.00	0.00	0.00	1238.01	0.00	0.00	0.00	1244.00
合 計	172.081			1238.0				1244.0	

舗装面積計算書(2/3)									
測 点	距 離 m	下層路盤(車道部)				表層(車道部)t=3cm			
		幅 m	平 均 m	数 量 m ²	累 計 m ²	幅 m	平 均 m	数 量 m ²	累 計 m ²
NO. 0	0.000	18.50				0.00			
NO. 1	20.000	7.20	12.85	257.00	257.00	0.00	0.00	0.00	0.00
NO. 2	20.000	7.20	7.20	144.00	401.00	0.00	0.00	0.00	0.00
NO. 2 + 13.200	13.200	7.20	7.20	95.04	496.04	0.00	0.00	0.00	0.00
NO. 2 + 13.200	0.000	8.90	8.05	0.00	496.04	0.00	0.00	0.00	0.00
NO. 2 + 18.000	4.800	8.90	8.90	42.72	538.76	0.00	0.00	0.00	0.00
NO. 3	2.000	8.90	8.90	17.80	556.56	0.00	0.00	0.00	0.00
NO. 3 + 2.800	2.800	8.90	8.90	24.92	581.48	0.00	0.00	0.00	0.00
NO. 3 + 2.800	0.000	7.20	8.05	0.00	581.48	0.00	0.00	0.00	0.00
NO. 4	17.200	7.20	7.20	123.84	705.32	0.00	0.00	0.00	0.00
NO. 4 + 9.000	9.000	8.90	8.05	72.45	777.77	0.00	0.00	0.00	0.00
NO. 4 + 9.000	0.000	8.90	8.90	0.00	777.77	0.00	0.00	0.00	0.00
NO. 4 + 14.500	5.500	8.90	8.90	48.95	826.72	0.00	0.00	0.00	0.00
NO. 5	5.500	8.90	8.90	48.95	875.67	0.00	0.00	0.00	0.00
NO. 5	0.000	7.20	8.05	0.00	875.67	0.00	0.00	0.00	0.00
NO. 6	20.000	7.20	7.20	144.00	1019.67	0.00	0.00	0.00	0.00
NO. 7	20.000	7.20	7.20	144.00	1163.67	0.00	0.00	0.00	0.00
NO. 7 + 5.500	5.500	7.20	7.20	39.60	1203.27	0.00	0.00	0.00	0.00
NO. 7 + 5.500	0.000	8.90	8.05	0.00	1203.27	0.00	0.00	0.00	0.00
NO. 7 + 15.500	10.000	8.90	8.90	89.00	1292.27	0.00	0.00	0.00	0.00
NO. 8 + 0.000	4.500	8.90	8.90	40.05	1332.32	6.50	3.25	14.63	14.63
NO. 8 + 1.000	1.000	8.90	8.90	8.90	1341.22	6.50	6.50	6.50	21.13
NO. 8 + 1.000	0.000	7.20	8.05	0.00	1341.22	6.50	6.50	0.00	21.13
NO. 8 + 12.081	11.081	7.20	7.20	79.78	1421.00	6.50	6.50	72.03	93.16
合 計	172.081			1421.0				93.2	

舗装面積計算書(3/3)

測 点	距 離 m	表層(歩道部)				路盤(歩道部)			
		幅 m	平 均 m	数 量 m ²	累 計 m ²	幅 m	平 均 m	数 量 m ²	累 計 m ²
NO. 0	0.000	0.00				0.00			
NO. 1	20.000	1.80	0.90	18.00	18.00	1.80	0.90	18.00	18.00
NO. 2	20.000	1.80	1.80	36.00	54.00	1.80	1.80	36.00	54.00
NO. 2 + 13.200	13.200	1.80	1.80	23.76	77.76	1.80	1.80	23.76	77.76
NO. 2 + 13.200	0.000	0.00	0.90	0.00	77.76	0.00	0.90	0.00	77.76
NO. 2 + 18.000	4.800	0.00	0.00	0.00	77.76	0.00	0.00	0.00	77.76
NO. 3	2.000	0.00	0.00	0.00	77.76	0.00	0.00	0.00	77.76
NO. 3 + 2.800	2.800	0.00	0.00	0.00	77.76	0.00	0.00	0.00	77.76
NO. 3 + 2.800	0.000	1.80	0.90	0.00	77.76	1.80	0.90	0.00	77.76
NO. 4	17.200	1.80	1.80	30.96	108.72	1.80	1.80	30.96	108.72
NO. 4 + 9.000	9.000	1.80	1.80	16.20	124.92	1.80	1.80	16.20	124.92
NO. 4 + 9.000	0.000	0.00	0.90	0.00	124.92	0.00	0.90	0.00	124.92
NO. 4 + 14.500	5.500	0.00	0.00	0.00	124.92	0.00	0.00	0.00	124.92
NO. 5	5.500	0.00	0.00	0.00	124.92	0.00	0.00	0.00	124.92
NO. 5	0.000	1.80	0.90	0.00	124.92	1.80	0.90	0.00	124.92
NO. 6	20.000	1.80	1.80	36.00	160.92	1.80	1.80	36.00	160.92
NO. 7	20.000	1.80	1.80	36.00	196.92	1.80	1.80	36.00	196.92
NO. 7 + 5.500	5.500	1.80	1.80	9.90	206.82	1.80	1.80	9.90	206.82
NO. 7 + 5.500	0.000	0.00	0.90	0.00	206.82	0.00	0.90	0.00	206.82
NO. 7 + 15.500	10.000	0.00	0.00	0.00	206.82	0.00	0.00	0.00	206.82
NO. 8	4.500	0.00	0.00	0.00	206.82	0.00	0.00	0.00	206.82
NO. 8 + 1.000	1.000	0.00	0.00	0.00	206.82	0.00	0.00	0.00	206.82
NO. 8 + 1.000	0.000	0.00	0.00	0.00	206.82	0.00	0.00	0.00	206.82
NO. 8 + 12.081	11.081	0.00	0.00	0.00	206.82	0.00	0.00	0.00	206.82
合 計	172.081			206.8				206.8	

6. 道 路 付 属 施 設 工

道 路 付 属 施 設 工

数 量 集 計 表

レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	単位	数 量	摘 要
縁石工					
	歩車道境界ブロック	C種 両面R	m	83.7	
		C種 両面R 切下げ	m	12.0	
区画線工					
	車道外側線	白色実線(W=0.15m)	m	291.3	
		白色破線(W=0.15m)	m	14.0	
	車道中央線	白色破線(W=0.15m)	m	44.9	
		白色実線(W=0.15m)	m	52.2	
	停止線	(W=0.30m)	m	4.6	
	路面表示(15cm換算)	止まれ	m	37.2	
		交差点マーク	m	5.5	
視線誘導標工					
	視線誘導標	土中	本	4.0	
		Co	本	6.0	

区画線工										延 長 調 書									
規 格		起 終 点 (測 点)								位 置		延 長							
車道外側線 白色実線(W=0.15m)		NO.0	+	2.50	～	NO.8	+	1.00		左	158.90								
		NO.0	+	2.60	～	NO.2	+	13.50		右	55.90								
		NO.3	+	2.50	～	NO.4	+	9.50		右	27.00								
		NO.5	+	0.50	～	NO.7	+	10.00		右	49.50								
		合計										291.3 m							
車道外側線 白色破線(W=0.15m)		NO.2	+	13.50	～	NO.3	+	2.50		右	4.00								
		NO.4	+	9.50	～	NO.5	+	0.50		右	5.00								
		NO.7	+	10.00	～	NO.8	+	1.00		右	5.00								
		合計										14.0 m							
		車道中央線 白色破線(W=0.15m)		NO.2	+	4.00	～	NO.6	+	13.80		中央	44.90						
合計										44.9 m									
車道中央線 白色実線(W=0.15m)				NO.0	+	9.00	～	NO.1	+	19.00		中央	30.00						
				NO.6	+	18.80	～	NO.8	+	1.00		中央	22.20						
				合計										52.2 m					
		停止線 (W=0.30m)		NO.0	-	5.30						右	1.80						
				NO.0	+	9.00						右	2.75						
合計										4.6 m									

縁石工単位当数量

歩車道境界ブロック

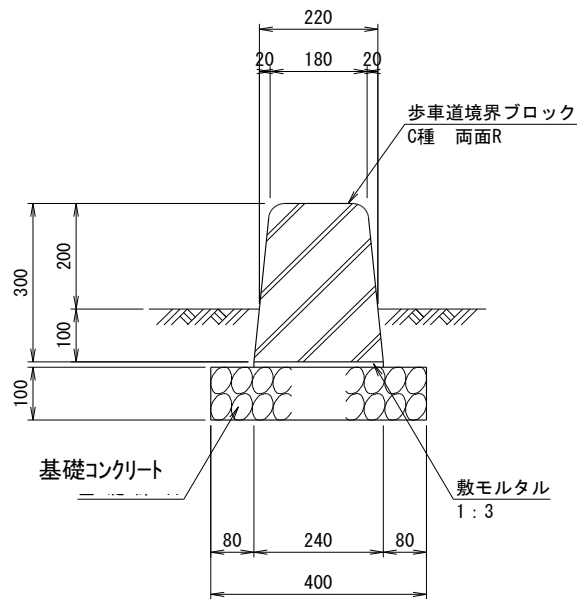
数量集計表

[illegible]

歩車道境界ブロック

数量計算書

略 図



10m当たり

種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
基面整正	$A = 0.40 \times 10.00$	$= 4.00 \text{ m}^2$
敷モルタル 1:3	$V = 0.24 \times 0.01 \times 10.00$	$= 0.02 \text{ m}^3$
歩車道境界ブロック C種 両面R	$N = 10.00 / 0.60$	$= 17 \text{ 個}$

7. 構造物撤去工

構造物撤去工

数量集計表

レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	単位	数 量	摘 要
構造物取壊し工					
	コンクリート構造物取壊し	無筋構造物	m3	5.5	
		鉄筋構造物	m3	26.6	
	舗装版取壊し	舗装版切断 As舗装版($t \leq 5\text{cm}$)	m	56.8	
		舗装版撤去 As舗装版(車道部) $t=5\text{cm}$	m2	1111.2	
	殻運搬処理	無筋コンクリート殻	m3	5.5	
		鉄筋コンクリート殻	m3	26.6	
		アスファルト殻	m3	55.6	
	発生材運搬	無筋コンクリート殻	t	12.7	
		鉄筋コンクリート殻	t	65.2	
		アスファルト殻	t	120.6	
道路施設撤去工					
	側溝・街渠撤去	BOX800	m	10.3	
		HP ϕ 450	m	18.3	
		BF500	m	162.6	
		落蓋式側溝 U240型	m	19.8	
		VS側溝(B300×H600)	m	32.5	
		VS側溝(B500×H1000)	m	2.0	
	集水桝撤去	B900×H700	箇所	1	
		B1200×H1000	箇所	1	

構 造 物 撤 去 工

数 量 計 算 書 (1/4)

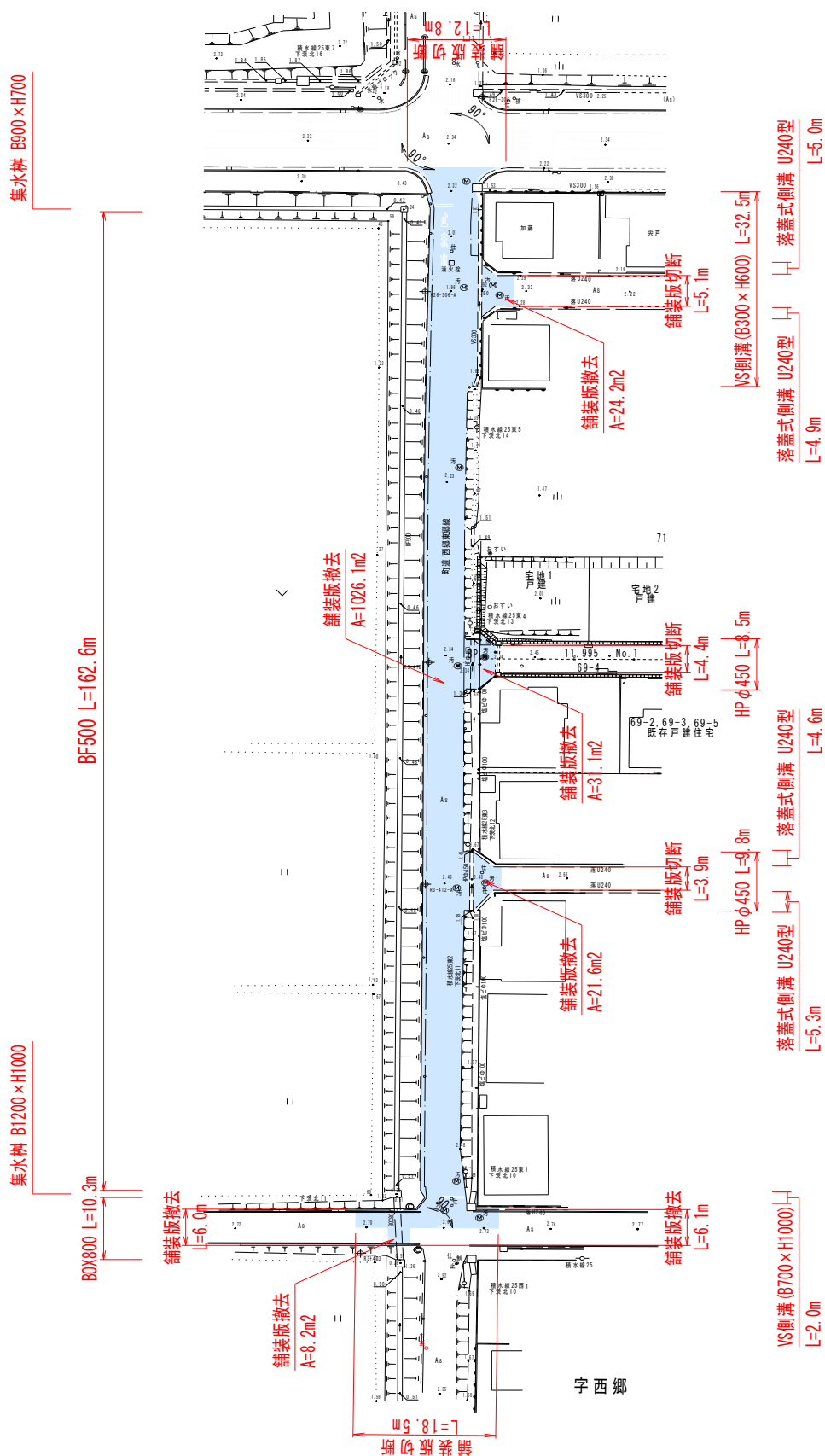
種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
構造物取壊し工		
コンクリート構造物取壊し 無筋構造物		
BOX800 基礎コンクリート	略図より $V1 = 1.26 \times 0.10 \times 10.30$	= 1.3
HP φ 450 基礎コンクリート	略図より $V2 = 0.118 \times 18.3$	= 2.2
VS側溝(B300×H600) 基礎コンクリート	略図より $V3 = ((0.53 \times 0.05) + (0.30 \times 0.10)) \times 32.50$	= 1.8
VS側溝(B500×H1000) 基礎コンクリート	略図より $V4 = ((0.78 \times 0.05) + (0.50 \times 0.10)) \times 2.00$	= 0.2
	ΣV	= 5.5 m ³
鉄筋構造物		
BOX800	略図より $V1 = 0.50 \times 10.3$	= 5.2
HP φ 450	略図より $V2 = 0.06 \times 18.3$	= 1.1
BF500	略図より $V3 = 0.07 \times 162.6$	= 11.4
落蓋式側溝 U240型	略図より $V4 = 0.10 \times 19.8$	= 2.0
VS側溝(B300×H600)	略図より $V5 = 0.12 \times 32.5$	= 3.9
VS側溝(B500×H1000)	略図より $V6 = 0.27 \times 2.0$	= 0.5
集水枡(B900×H700)	略図より $V7 = (1.30 \times 1.30 \times 0.90) - (0.90 \times 0.90 \times 0.70)$	= 1.0
集水枡(B1200×H1000)	略図より $V8 = (1.60 \times 1.60 \times 1.20) - (1.20 \times 1.20 \times 1.00)$	= 1.6
	ΣV	= 26.6 m ³
舗装版取壊し アスファルト版		
舗装版切断 As舗装版(t≤5cm)	略図より $L = 18.5 + 6.1 + 6.0 + 12.8 + 3.90 + 4.40 + 5.10$	= 56.8 m
舗装版撤去 As舗装版(車道部) t=5cm	略図より $A = 1026.1 + 21.6 + 31.1 + 24.2 + 8.2$	= 1111.2 m ²

構 造 物 撤 去 工

数 量 計 算 書 (2/4)

種 別・細 別・規 格	計 算 式	数 量
殻運搬処理		
無筋コンクリート殻	コンクリート構造物取壊しより $V = 5.5$	$= 5.5 \text{ m}^3$
鉄筋コンクリート殻	コンクリート構造物取壊しより $V = 26.6$	$= 26.6 \text{ m}^3$
アスファルト殻	$V = 1111.2 \times 0.05$	$= 55.56 \text{ m}^3$
発生材運搬		
無筋コンクリート殻	比重(t/m ³) $V = 5.5 \times 2.30$	$= 12.65 \text{ t}$
鉄筋コンクリート殻	比重(t/m ³) $V = 26.6 \times 2.45$	$= 65.17 \text{ t}$
アスファルト殻	比重(t/m ³) $W = 51.31 \times 2.35$	$= 120.58 \text{ t}$
道路施設撤去工		
側溝・街渠撤去		
BOX800	略図より $L = 10.30$	$= 10.3 \text{ m}$
HP φ 450	略図より $L = 9.80 + 8.50$	$= 18.3 \text{ m}$
BF500	略図より $L = 162.60$	$= 162.6 \text{ m}$
落蓋式側溝 U240型	略図より $L = 5.30 + 4.60 + 4.90 + 5.00$	$= 19.8 \text{ m}$
VS側溝(B300×H600)	略図より $L = 32.50$	$= 32.5 \text{ m}$
VS側溝(B500×H1000)	略図より $L = 2.00$	$= 2.0 \text{ m}$
集水枥撤去		
B900×H700	略図より $N = 1$	$= 1 \text{ 箇所}$
B1200×H1000	略図より $N = 1$	$= 1 \text{ 箇所}$

略 図



略 図

