

令和8年度

国道道路改築工事(三ヶ谷・管渠工)

数量計算書

一般国道 409号

茂原市三ヶ谷

千葉県長生土木事務所

数 量 算 出 表

区分、工種、種別、細別	規 格	算 式	数量	単位
道路改良				
地盤改良工				
置換工				
置換	RC-0～40 施工幅員2.5m未満	「数量総括表」より = 52.8	50	m3
(土材料)		RC-40 =	1.33	m3
(路体(築堤)盛土)		 =	1	m3
カルバート工				
作業土工				
床堀	土砂	「数量総括表」より = 210.3	210	m3
(床掘り)		 =	1	m3
埋戻し	土砂 最大埋戻幅1m以上4m未満	「数量総括表」より = 162.9	160	m3
(埋戻し)		 =	1	m3
基面整正	床付面の整正	「数量総括表」より = 78.2	80	m2
(基面整正)		 =	1	m2
整地	残土受け入れ地での処理	「数量総括表」より = 210.3	210	m3
(整地)		 =	1	m3
プレキャストカルバート工				
プレキャストボックス	据付、2.0m/個 0<B≤1.25、0<H≤1.25	「数量総括表」より 設置延長 = 48.3	48	m
(ボックスカルバート)		 =	1	m

プレキャストボックス材料			= 1.0	1	式
(プレキャストボックス材料)			=	1	式
排水構造物工					
集水桝・マンホール工					
現場打ち集水桝(上流方)	場所打ちコンクリート 24-8-25	1.62 m3	= 1.0	1	箇所
(現場打ち集水桝・街渠桝(本体))			=	1	箇所
(鉄筋工(太径鉄筋含む)(加工・組立))		SD345 D13	=	0.09	t
(無収縮モルタル)			=	0.03	m3
(足掛金物)		W=300mm	=	5	本
(縞鋼板)		9×460×1300	=	3	枚
現場打ち集水桝(下流方)	場所打ちコンクリート 24-8-25	2.46 m3	= 1.0	1	箇所
(現場打ち集水桝・街渠桝(本体))			=	1	箇所
(鉄筋工(太径鉄筋含む)(加工・組立))		SD345 D13	=	0.13	t
(足場工)		単管足場	=	3	掛m2
(無収縮モルタル)			=	0.08	m3
(足掛金物)		W=300mm	=	7	本
(グレーチング蓋)		75×750×1200	=	2	枚
側溝工					
既設側溝再設置	U型側溝(W=750、H=500)	「数量総括表」より	= 2.0	2	m
(U型側溝)			=	1	m

構造物撤去工				
防護柵撤去工				
防護柵(横断・転落防止柵)撤去		「数量総括表」より	= 9.0	9 m
(U型側溝)			=	1 m
現場発生品運搬		(延長) (単位質量(カタログスペック)) 9.0 m ÷ 1000 x 13.9 kg/m	= 0.13	0.1 t
(現場発生品及び支給品運搬)			=	1 t
(現場発生品及び支給品積み込み・荷卸し)			=	1 t
構造物取壊し工				
舗装版切断		「数量総括表」より	= 5.5	6 m
(舗装版切断)			=	1 m
切断排水運搬	As切断排水		= 1.0	1 式
(切断排水運搬費)			=	1 式
切断排水処分	As切断排水	「舗装の切断作業時に発生する排水の処理施設の選定」より	= 1.0	1 式
(切断排水処分費)			=	10 kg
舗装版破碎	t=3cm	「数量総括表」より	= 23.8	24 m2
(舗装版破碎)			=	1 m2
殻運搬	As廃材	(面積) (厚み) 23.8 m2 x 0.03 m	= 0.71	0.7 m3
(殻運搬)			=	1 m3
殻処分	As廃材		= 0.71	0.7 t
(処分費(t))			=	2.2 t

掘削(路盤撤去)		「数量総括表」より	= 11.9	10	m3
(掘削)			=	1	m3
土砂等運搬(搬出)		「数量総括表」より	= 11.9	10	m3
(土砂等運搬)			=	1	m3
処分費	路盤廃材	「数量総括表」より	= 11.9	10	m3
(処分費(t))			=	2.04	t
縁石撤去工					
歩車道境界ブロック撤去		「数量総括表」より	= 9.0	9	m
(歩車道境界ブロック撤去)			=	1	m
殻運搬	有筋2次	(断面積) (延長) 0.03 m2 x 9.0 m	= 0.27	0.3	m3
(殻運搬)			=	1	m3
殻処分	有筋2次		= 0.27	0.3	t
(処分費(t))			=	2.5	t
排水構造物撤去工					
既設側溝再利用撤去		「数量総括表」より	= 2.0	2	m
(U型側溝)			=	1	m
既設側溝撤去		「数量総括表」より	= 7.4	7	m3
(構造物とりこわし)			=	1	m3
殻運搬	有筋2次	「数量総括表」より	= 7.4	7	m3
(殻運搬)			=	1	m3

穀処分	有筋2次	「数量総括表」より	=	7.4	7	t
(処分費(t))			=		2.5	t
仮設工						
工事用道路工						
サンドマット		「数量総括表」より	=	685.2	690	m3
(サンドマット)			=		1	m3
工事用道路盛土	進入路スロープ	「数量総括表」より	=	212.9	210	m3
(路体(築堤)盛土)			=		1	m3
法面整形(盛土部)		「数量総括表」より	=	89.6	90	m2
(法面整形)			=		1	m2
土砂等運搬(搬入)		「数量総括表」より	=	238.4	240	m3
(土砂等運搬)			=		1	m3
(積込(ルーズ))			=		1	m3
大型土のうエ	制作・設置	「数量総括表」より	=	2.0	2	袋
(大型土のうエ)			=		1	袋
仮設舗装		「数量総括表」より	=	25.2	25	m2
(上層路盤(歩道部))			=		1	m2
(基層(歩道部))			=		1	m2
(表層(歩道部))			=		1	m2

敷鉄板	敷鉄板 22x1,524x6,096(mm)	「数量総括表」より = 133.0	133	枚
(敷鉄板設置・撤去)		1.524 m × 6.096 m = 9.290	9.290	m2
(敷鉄板賃料)		=	1	枚
暗渠排水管	進入路出入口部	「数量総括表」より = 33.6	34	m
(暗渠排水管)		=	1	m
暗渠排水管	市道交差部	「数量総括表」より = 8.0	8	m
(暗渠排水管)		=	1	m
土留・仮締切工				
土のう工	小口並べ(水路締切用)	「数量総括表」より = 8.0	8	袋
(土のう工)		=	1	袋
水替工				
ポンプ排水	排水ポンプ 0～120m3/h	「数量総括表」より = 1.0	1	式
(ポンプ運転)		=	21	日
(ポンプ設置・撤去)		=	1	箇所
交通管理工				
交通誘導警備員		施工期間の算出「(1)作業フロー(参考)」より = 26	26	人日
(交通誘導警備員B)		(資機材搬入時) (土砂等運搬時) 10 日 × 1 人/日 + 8 日 × 2 人/日	1	人日

共通仮設				
共通仮設費				
運搬費				
仮設材運搬費	敷鉄板 22x1,524x6,096(mm)	図面「仮設計画図(2)参考図」より 133 枚 × 1.604 t/枚 = 213.33	213.3	t
(仮設材等(鋼矢板、H形鋼、覆工板、敷鉄板等)の運搬)		(往復分) 1 t/回 × 2 回 =	2	t
(仮設材等(鋼矢板、H形鋼、覆工板、敷鉄板等)の積み込み、取卸し費)		=	1	t

8号横断管渠 数量総括表

P. 1

種 別	項 目	規 格	単 位	数 量	備 考
地盤改良工	置換工	RC-0～40	m3	52.8	
土 工	床掘り	土砂、土留め無し、障害無し	m3	210.3	
	埋戻し	幅1m以上4m未満	m3	162.9	
	基面整正		m2	78.2	
	整 地		m3	210.3	
カルバート工	プレキャストカルバート工	I 型 標準	本	8	
		I 型 調整(差口)	本	1	
		I 型 調整(受口)	本	1	
		II 型	本	4	
		特厚型	本	11	
		合 計	本	25	
		設置延長	m	48.3	
集水柵工	コンクリート工	普通コンクリート 24-8-25	m3	1.62	
(上流方)	鉄筋工	SD345、D13	t	0.09	
	無収縮モルタル		m3	0.03	
	足掛金物		本	5	
	編鋼板	9×460×1300	枚	3	
集水柵工	コンクリート工	普通コンクリート 24-8-25	m3	2.46	
(下流方)	鉄筋工	SD345、D13	t	0.13	
	足場工	単管足場	掛m2	3	
	無収縮モルタル		m3	0.08	
	足掛金物		本	7	
	グレーチング蓋		枚	2	
撤去工	転落防止柵	撤去	m	9.0	
	舗装版切断	歩道部アスファルト舗装撤去	0	5.5	
	舗装版破碎	〃	m2	23.8	
	掘削	歩道部路盤撤去	m3	11.9	
	歩車道境界ブロック	撤去	m	9.0	
	既設水路	撤去(再利用) (W=750, H=500)	m	2.0	
		撤去	m3	7.4	
仮設工	サンドマット		m3	685.2	
	盛土工	進入路用スロープ	m3	212.9	
	法面整形		m3	89.6	
	土砂等運搬	搬入	m3	238.4	
	大型土のう		袋	2.0	
	仮設舗装		m2	25.2	
	敷鉄板	22×1,524×6,096	枚	133	日数= 40 日
	暗渠排水管	進入路出入口部	m	33.6	
	暗渠排水管	市道交差部	m	8.0	
	土のう設置	仕拵・積立・撤去	袋	8	
	排水ポンプ	設置・撤去、常時排水0～120m3/h	箇所	1	日数= 21 日

7-1. 管渠工

P. 2

項 目	数 式					数 量
管渠本体	8号管渠 設置延長＝ 48.3 m					
	規 格	種 別	継手形状	有効長 (m)	本数 (本)	備 考
	Ⅰ 型	標準	標準	2000	8	2-5,21-24
		調整	差口フラット	1093	1	1
		調整	受口フラット	1093	1	25
	Ⅱ 型	標準	標準	2000	4	6,7,19,20
	特厚型	標準	標準	2000	11	8-18
	計				25	

7-2. 土 工

P. 3

作業土工(床堀)	距離	断面積	平均断面積	体積	備考
下流方Ⅰ、Ⅱ型①		2.9			
	8.3	3.0	3.0	24.9	
下流方Ⅰ、Ⅱ型②		3.1			
	4.6	3.1	3.1	14.3	
特厚型		3.1			
	22.1	5.8	4.5	99.5	
上流方Ⅰ、Ⅱ型①		3.6			
	3.6	3.6	3.6	13	
上流方Ⅰ、Ⅱ型②		3.7			
	9.3	3.9	3.8	35.3	
計				187.0	

作業土工(埋戻し)	距離	断面積	平均断面積	体積	備考
下流方Ⅰ、Ⅱ型①		2.5			
	8.3	2.4	2.5	20.8	
下流方Ⅰ、Ⅱ型②		2.8			
	4.6	2.8	2.8	12.9	
特厚型		2.9			
	22.1	3.7	3.3	72.9	
上流方Ⅰ、Ⅱ型①		2.5			
	3.6	2.5	2.5	9	
上流方Ⅰ、Ⅱ型②		2.9			
	9.3	2.8	2.9	27	
計				142.6	

基面整正	距離	断面積	平均断面積	体積	備考
下流方Ⅰ、Ⅱ型①		1.5			
	8.3	1.5	1.5	12.5	
下流方Ⅰ、Ⅱ型②		1.5			
	4.6	1.5	1.5	6.9	
特厚型		1.5			
	22.1	1.5	1.5	33.2	
上流方Ⅰ、Ⅱ型①		1.5			
	3.6	1.5	1.5	5.4	
上流方Ⅰ、Ⅱ型②		1.5			
	9.3	1.5	1.5	14.0	
計				72.0	

置換基礎	距離	断面積	平均断面積	体積	備考
下流方Ⅰ、Ⅱ型①		0.7			
	8.3	0.9	0.8	6.6	
下流方Ⅰ、Ⅱ型②		0.9			
	4.6	0.9	0.9	4.1	
特厚型		0.8			
	22.1	1.4	1.1	24.3	
上流方Ⅰ、Ⅱ型①		1.2			
	3.6	1.2	1.2	4.3	
上流方Ⅰ、Ⅱ型②		1.2			
	9.3	1.3	1.3	12.1	
計				51.4	

項 目	数 式	数 量
作業土工 (床堀り)	8号下流方集水桝 床堀り 8号上流方集水桝 床堀り	

項 目	数 式	数 量
	8号上流方集水榭 h = 0~1536 A1 = 2.8 x 2.0 = 5.6 m2 A2 = 4.3 x 2.8 = 12.0 m2 V = 1/2 x (5.6 + 12.0) x 1.5 = 13.2 m3 A3 = 0.9 x 2.5 = 2.3 m2 A4 = 2.3 x 2.8 = 6.4 m2 控除 = -1/2 x (2.3 + 6.4) x 0.5 + -0.9 x 2.4 x 0.6 = -3.5 m3 Σ V1 = 9.7 m3 h = 1536~2066(530) A1 = 1.0 x 2.8 = 2.8 m2 A2 = 0.5 x 3.0 = 1.5 m2 V = 1/2 x (2.8 + 1.5) x 0.5 = 1.1 m3 Σ V3 = 1.1 m3 V = 9.7 + 1.1 = 10.8 m3 8号下流方集水榭 h = 0~1048 A1 = 2.8 x 2.0 = 5.6 m2 A2 = 4.6 x 2.9 = 13.3 m2 V = 1/2 x (5.6 + 13.3) x 1.8 = 17.0 m3 A3 = 0.9 x 2.5 = 2.3 m2 A3 = 3.1 x 2.9 = 9.0 m2 控除 = -1/2 x (2.3 + 9.0) x 0.7 + -0.9 x 0.6 x 2.4 = -5.2 m3 Σ V1 = 11.8 m3 h = 1792~2162(370) A1 = 0.8 x 2.9 = 2.3 m2 A2 = 0.4 x 3.1 = 1.2 m2 V = 1/2 x (2.3 + 1.2) x 0.4 = 0.7 m3 Σ V3 = 0.7 m3 V = 11.8 + 0.7 = 12.5 m3	8号上流方 10.8 m3 8号下流方 12.5 m3

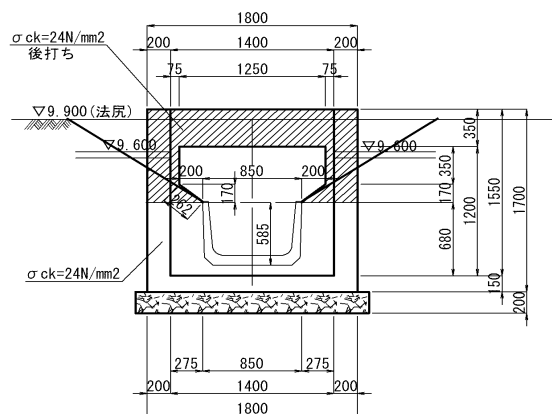
項 目	数 式	数 量
	8号上流方集水樹 $h = 0 \sim 1536$ $A1 = 2.8 \times 2.0 = 5.6 \text{ m}^2$ $A2 = 4.3 \times 2.8 = 12.0 \text{ ''}$ $V = 1/2 \times (5.6 + 12.0) \times 1.5 = 13.2 \text{ m}^3$ 控除1 = $-2.0 \times 1.6 \times 0.2 = -0.6 \text{ ''}$ (基礎コン分) 控除2 = $-1.8 \times 1.5 \times 1.3 = -3.5 \text{ ''}$ (樹本体分) $\Sigma V = 9.1 \text{ m}^3$	8号上流方 9.1 m3
	8号下流方集水樹 $h = 0 \sim 1792$ $A1 = 2.8 \times 2.0 = 5.6 \text{ m}^2$ $A2 = 4.6 \times 2.9 = 13.3 \text{ ''}$ $V = 1/2 \times (5.6 + 13.3) \times 1.8 = 17.0 \text{ m}^3$ 控除1 = $-2.0 \times 1.6 \times 0.2 = -0.6 \text{ ''}$ (基礎コン分) 控除2 = $-1.8 \times 1.5 \times 1.6 = -4.3 \text{ ''}$ (樹本体分) 控除3 = $-1.3 \times 1.0 \times 0.7 = -0.9 \text{ ''}$ $\Sigma V = 11.2 \text{ m}^3$	8号下流方 11.2 m3

項 目	数 式	数 量																									
作業土工 (基面整正)	8号下流方集水榦 A = 2.0 x 1.6 = 3.2 m2	3.2 m2																									
	8号上流方集水榦 A = 2.0 x 1.5 = 3.0 m2	3.0 m2																									
	8号管渠 上流方集水榦 V1 = 2.0 x 1.7 x 0.2 = 0.7 m3	0.7 m2																									
	7号管渠 下流方集水榦 V2 = 2.0 x 1.7 x 0.2 = 0.7 m3	0.7 m2																									
基礎碎石																											
土工集計表 <table><tr><th></th><th>床掘り</th><th>埋戻し</th><th>基面整正</th><th>置換基礎 (基礎碎石 含む)</th></tr><tr><td>管渠</td><td>187.0</td><td>142.6</td><td>72.0</td><td>51.4</td></tr><tr><td>集水榦(上流)</td><td>10.8</td><td>9.1</td><td>3.0</td><td>0.7</td></tr><tr><td>集水榦(下流)</td><td>12.5</td><td>11.2</td><td>3.2</td><td>0.7</td></tr><tr><td>合計</td><td>210.3</td><td>162.9</td><td>78.2</td><td>52.8</td></tr></table>				床掘り	埋戻し	基面整正	置換基礎 (基礎碎石 含む)	管渠	187.0	142.6	72.0	51.4	集水榦(上流)	10.8	9.1	3.0	0.7	集水榦(下流)	12.5	11.2	3.2	0.7	合計	210.3	162.9	78.2	52.8
	床掘り	埋戻し	基面整正	置換基礎 (基礎碎石 含む)																							
管渠	187.0	142.6	72.0	51.4																							
集水榦(上流)	10.8	9.1	3.0	0.7																							
集水榦(下流)	12.5	11.2	3.2	0.7																							
合計	210.3	162.9	78.2	52.8																							

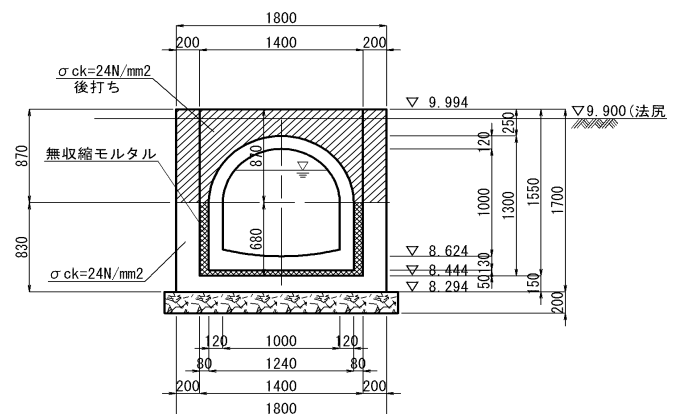
項 目	数 式							数 量
鉄筋重量	8号管渠上流方集水桝							SD345 D13 0.087 t
	記 号	径	長 さ (mm)	本数	単位重量 (kg/m)	1本当り重量 (kg)	重 量 (kg)	
R 1	D13	4730	3	0.995	4.71	14		
R 2	D13	4280	3	0.995	4.26	13		
R 3	D13	3830	1	0.995	3.81	4		
R 4	D13	710	2	0.995	0.71	1		
R 5	D13	4400	2	0.995	4.38	9		
R 6	D13	2050	2	0.995	2.04	4		
R 7	D13	1300	3	0.995	1.29	4		
R 8	D13	2210	2	0.995	2.20	4		
R 9	D13	230	5	0.995	0.23	1		
R 10	D13	200	5	0.995	0.20	1	平均長	
R 11	D13	2650	3	0.995	2.64	8		
R 12	D13	1990	2	0.995	1.98	4		
R 13	D13	770	1	0.995	0.77	1		
R 14	D13	410	1	0.995	0.41	0		
R 15	D13	1620	4	0.995	1.61	6	平均長	
R 16	D13	1750	6	0.995	1.74	10		
R 17	D13	3110	1	0.995	3.09	3		
				合 計	D13	87		
	8号管渠下流方集水桝							SD345 D13 0.126 t
	0							
記 号	径	長 さ (mm)	本数	単位重量 (kg/m)	1本当り重量 (kg)	重 量 (kg)	摘 要	
R 1	D13	6280	3	0.995	6.25	19		
R 2	D13	5850	3	0.995	5.82	17		
R 3	D13	5230	1	0.995	5.20	5		
R 4	D13	690	3	0.995	0.69	2		
R 5	D13	5950	2	0.995	5.92	12		
R 6	D13	1300	5	0.995	1.29	6		
R 7	D13	2210	2	0.995	2.20	4		
R 8	D13	830	5	0.995	0.83	4		
R 9	D13	960	5	0.995	0.96	5	平均長	
R 10	D13	2400	2	0.995	2.39	5		
R 11	D13	2300	2	0.995	2.29	5		
R 12	D13	3410	6	0.995	3.39	20		
R 13	D13	1700	6	0.995	1.69	10	平均長	
R 14	D13	1550	6	0.995	1.54	9		
R 15	D13	3110	1	0.995	3.09	3		
				合 計	D13	126		

項 目	数 式	数 量
コンクリート体積	8号管渠上流方集水桝	
	$\begin{array}{rclclcl} V1 & = & 1.80 & \times & 1.50 & \times & 0.83 & = & 2.24 & \text{m}^3 \\ -V2 & = & -1.40 & \times & 1.10 & \times & 0.68 & = & -1.05 & \text{"} \\ -V3 & = & -1.40 & \times & 0.68 & \times & 0.20 & = & -0.19 & \text{"} \\ -V4 & = & -0.85 & \times & 0.59 & \times & 0.20 & = & -0.10 & \text{"} \\ \hline \Sigma V8-1 & = & & & & & & = & 0.90 & \text{m}^3 \end{array}$	0.90 m ³
	$\begin{array}{rclclcl} V2 & = & 1.80 & \times & 1.50 & \times & 0.87 & = & 2.35 & \text{m}^3 \\ -V5 & = & -1.40 & \times & 1.10 & \times & 0.87 & = & -1.34 & \text{"} \\ -V6 & = & -0.45 & \times & 0.48 & \times & 0.20 & = & -0.04 & \text{"} \\ -V7 & = & -0.45 & \times & 0.48 & \times & 0.20 & = & -0.04 & \text{"} \\ -V8 & = & -0.62 & \times & 0.62 & \times & 0.20 & \times & \pi & \times & 1/2 & = & -0.08 & \text{"} \\ -V9 & = & -1.25 & \times & 0.35 & \times & 0.20 & = & -0.09 & \text{"} \\ -V10 & = & -0.85 & \times & 0.17 & \times & 0.20 & = & -0.03 & \text{"} \\ -V11 & = & -0.20 & \times & 0.17 & \times & 0.20 & \times & 1/2 & \times & 2 & = & -0.007 & \text{"} \\ \hline \Sigma V8-2 & = & & & & & & = & 0.72 & \text{m}^3 \end{array}$	0.72 m ³ 1.62 m ³

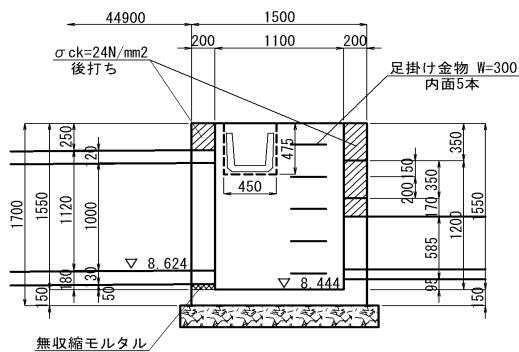
1-1 断面



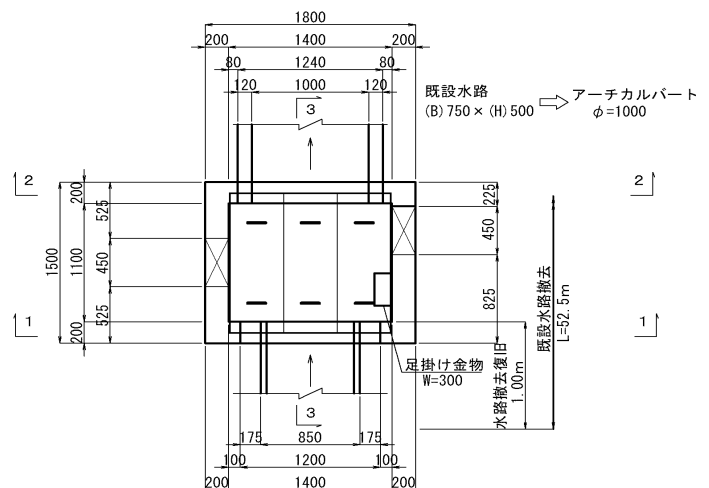
2-2 断面



3-3 断面

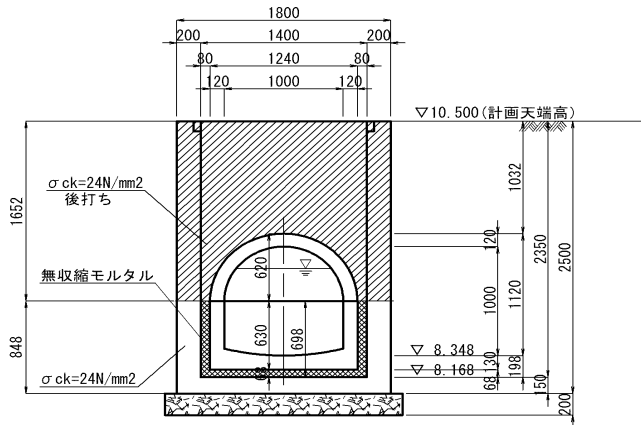


平面図

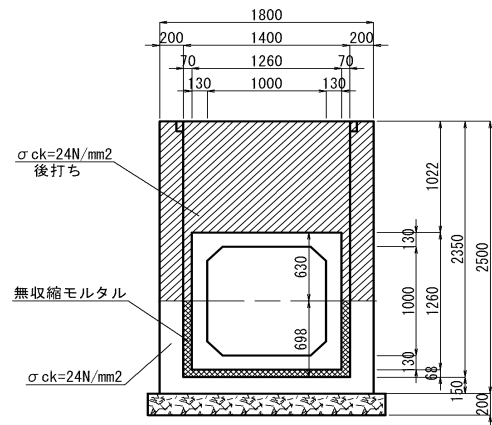


項 目	数 式										数 量					
8号管渠下流方集水树											0.82	m3				
	V1	=	1.80	x	1.50	x	0.85						=	2.30	m3	
	-V3	=	-1.40	x	1.10	x	0.70						=	-1.08	"	
	-V4	=	-1.40	x	0.70	x	0.20				=	-0.20	"			
	-V5	=	-1.40	x	0.70	x	0.20				=	-0.20	"			
	Σ V8-3										=	0.82	m3			
											1.64	m3				
	V2	=	1.80	x	1.50	x	1.65						=	4.46	m3	
	-V6	=	-1.40	x	1.10	x	1.65						=	-2.54	"	
	-V7	=	-0.45	x	0.48	x	0.20	x	2				=	-0.04	"	
	-V8	=	-0.62	x	0.62	x	0.20	x	π	x			1/2	=	-0.08	"
	-V9	=	-1.26	x	0.63	x	0.20						=	-0.16	"	
	-V10	=	-0.06	x	0.09	x	1.40	x	2				=	-0.008	"	
	-V11	=	-0.06	x	0.09	x	(1.40 - 0.45)	x	2				=	-0.010	"	
	Σ V8-4										=	1.64	m3			
											2.46	m3				

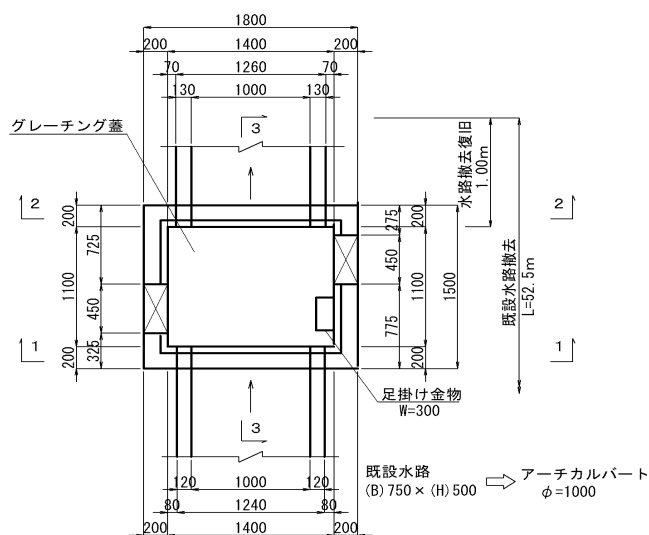
1-1 断面



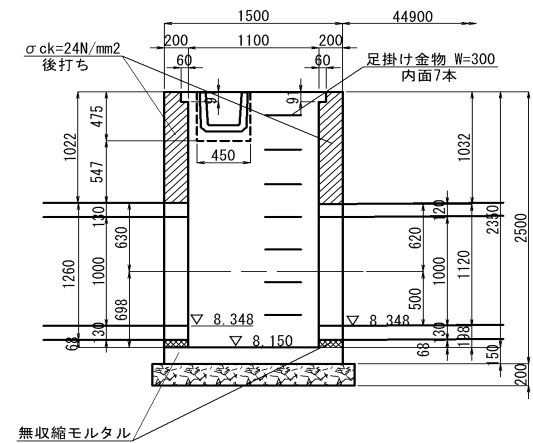
2-2 断面



平面図



3-3 断面



項 目	数 式				数 量
	8号 柵コンクリート				
	位 置		一 期	二 期	合 計
	8号管渠	上 流	0.90	0.72	1.62
		下 流	0.82	1.64	2.46
		合 計	1.72	2.36	4.08

項 目	数 式	数 量
無収縮モルタル	8号管渠 上流方集水榦	
	$V1 = 1.40 \times 0.05 \times 0.20 = 0.01 \text{ m}^3$	
	$V2 = 0.08 \times 0.63 \times 0.20 \times 2 = 0.02 \text{ ''}$	
	$\Sigma V8-1 = 0.03 \text{ m}^3$	0.03 m3
	8号管渠 下流方集水榦	
	$V3 = 1.40 \times 0.07 \times 0.20 = 0.02 \text{ m}^3$	
	$V4 = 0.08 \times 0.63 \times 0.20 \times 2 = 0.02 \text{ ''}$	
	$V5 = 1.40 \times 0.07 \times 0.20 = 0.02 \text{ ''}$	
	$V6 = 0.07 \times 0.63 \times 0.20 \times 2 = 0.02 \text{ ''}$	
	$\Sigma V8-2 = 0.08 \text{ m}^3$	0.08 m3
足掛金物	8号管渠 上流方集水榦 N1 = 5 本 0	5 本
	8号管渠 上流方集水榦 N2 = 7 本	7 本
足場工	単管足場	
	8号上流方集水榦	
	$\begin{array}{l} B \times H = 1.4 \times 2.4 = 3 \text{ 掛m}^2 \\ \hline \Sigma A = 3 \text{ 掛m}^2 \end{array}$	3 掛m2

8-4. 撤去工

P. 14

項 目	数 式	数 量
転落防止柵	撤去延長(仮設計画図(2)参考図より) $L = 9.0 \text{ m}$	9.0 m
舗装版切断	撤去延長(") $t = 3\text{cm}$ $L = 2.7 + 2.8 = 5.5 \text{ m}$	5.5 m
舗装版破碎	撤去面積(") $t = 3\text{cm}$ $A = 23.8 \text{ m}^2$	23.8 m ²
掘削 (路盤撤去)	撤去体積(") $t = 47\text{cm}$ $V = 23.8 \text{ m}^2 \times 0.5 \text{ m} = 11.9 \text{ m}^3$	11.9 m ³
歩車道境界ブロック	撤去延長(") 一般部(断面積:0.03m ²) $L = 9.0 \text{ m}$	9.0 m
既設水路	コンクリート殻(有筋2次) 撤去延長(函渠土工図より) $L = 52.5 \text{ m}$	52.5 m
	再設置 $L = 2.0 \text{ m}$	2.0 m
	撤去 $V = 0.14 \times 52.5 = 7.4 \text{ m}^3$	7.4 m ³
	0	

8-5. 仮設工

P. 15

項 目	数 式	数 量																														
サンドマット	仮設計画図(2)参考図より V1 = 2.6 x 168.0 = 436.8 m3 V2 = 4.6 x 54.0 = 248.4 m3 V = 436.8 + 248.4 = 685.2 m3	685.2 m3																														
盛土 (スロープ造成)	<table><tr><th>作業土工(床堀)</th><th>距離</th><th>断面積</th><th>平均断面積</th><th>体積</th></tr><tr><td>No.0</td><td></td><td>4.9</td><td></td><td></td></tr><tr><td>No.1+6.570</td><td>26.6</td><td>6.9</td><td>5.9</td><td>156.9</td></tr><tr><td>No.1+8.225</td><td>1.7</td><td>20.0</td><td>13.5</td><td>23.0</td></tr><tr><td>No.1+11.500</td><td>3.3</td><td>0.0</td><td>10.0</td><td>33.0</td></tr><tr><td>計</td><td></td><td></td><td></td><td>212.9</td></tr></table>	作業土工(床堀)	距離	断面積	平均断面積	体積	No.0		4.9			No.1+6.570	26.6	6.9	5.9	156.9	No.1+8.225	1.7	20.0	13.5	23.0	No.1+11.500	3.3	0.0	10.0	33.0	計				212.9	212.9 m3
作業土工(床堀)	距離	断面積	平均断面積	体積																												
No.0		4.9																														
No.1+6.570	26.6	6.9	5.9	156.9																												
No.1+8.225	1.7	20.0	13.5	23.0																												
No.1+11.500	3.3	0.0	10.0	33.0																												
計				212.9																												
法面整形	<table><tr><th>作業土工(床堀)</th><th>距離</th><th>法長</th><th>平均延長</th><th>面積</th></tr><tr><td>No.0</td><td></td><td>1.8</td><td></td><td></td></tr><tr><td>No.1+6.570</td><td>26.6</td><td>3.4</td><td>2.6</td><td>69.2</td></tr><tr><td>No.1+8.225</td><td>1.7</td><td>7.0</td><td>5.2</td><td>8.8</td></tr><tr><td>No.1+11.500</td><td>3.3</td><td>0.0</td><td>3.5</td><td>11.6</td></tr><tr><td>計</td><td></td><td></td><td></td><td>89.6</td></tr></table>	作業土工(床堀)	距離	法長	平均延長	面積	No.0		1.8			No.1+6.570	26.6	3.4	2.6	69.2	No.1+8.225	1.7	7.0	5.2	8.8	No.1+11.500	3.3	0.0	3.5	11.6	計				89.6	89.6 m2
作業土工(床堀)	距離	法長	平均延長	面積																												
No.0		1.8																														
No.1+6.570	26.6	3.4	2.6	69.2																												
No.1+8.225	1.7	7.0	5.2	8.8																												
No.1+11.500	3.3	0.0	3.5	11.6																												
計				89.6																												
土砂等運搬	(盛土分) (土量変化率) (大型土のう) (土のう) V= 212.9 ÷ 0.9 + 2.0 ÷ 1.2 + 0.02 × 8 = 238.4 m3	238.4 m3																														
大型土のうエ	仮設計画図(2)参考図より N= 2.0 袋	2.0 袋																														
仮設舗装	仮設計画図(2)参考図より A= 2.8 x 9.0 = 25.2 m2 ・ 上層路盤 t=40cm RC-40 ・ 基層 t=5cm 再生粗粒度As(20) ・ 表層 t=5cm 再生密粒度As(20)	25.2 m2																														
敷き鉄板	仮設計画図(2)参考図より N = 45 + 56 + 32 = 133 枚	133 枚																														
暗渠排水管	仮設計画図(2)参考図より 高密度ポリエチレン管φ600 設置延長 L = 16.8 x 2.0 = 33.6 m (進入路出入口部) " φ200 設置延長 L = 8.0 m (市道交差部)	33.6 m 8.0 m																														

項 目	数 式	数 量
土のうエ	仮設計画図(2)参考図より ・8号仮締切用上流 $A = 0.8 \times 0.3 = 0.2 \text{ m}^2$ $N = 0.2 \times 17 \text{ 袋/m}^2 = 4 \text{ 袋 小口並べ}$ ・8号仮締切用下流 $A = 0.8 \times 0.3 = 0.2 \text{ m}^2$ $N = 0.2 \times 17 \text{ 袋/m}^2 = 4 \text{ 袋 小口並べ}$ 8号管渠合計 $N = 4 + 4 = 8 \text{ 袋}$	8 袋
排水ポンプ	設置・撤去、常時排水0～120m ³ /h	1 箇所