

道 路 土 工

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
掘削工					
掘削	小規模 (粘性土)	数量計算書より 494.2	494.2	490	m3
土砂等運搬					
土砂等運搬 (現場→改良土プラント)	DID有 L=2.5km 地山に換算	(229.9+97.5)*1.11	363.4	360	m3
路床盛土工					
路床盛土					
路床盛土(車道)	2.5m≦W<4.0	数量計算書より 229.9	229.9	230	m3
路床盛土(歩道)	2.5m≦W<4.0	数量計算書より 97.5	97.5	100	m3
土砂等運搬					
土砂等運搬 (改良土プラント→現場)	DID有 L=2.5km 地山に換算	(229.9+97.5)*1.11	363.4	360	m3
土材料					
改良土(改良費用)	75mm以下	229.9+97.5	327.4	330	m3
改良土(受入費用)	75mm以下	229.9+97.5	327.4	330	m3
残土処理工					
土砂等運搬					
土砂等運搬 (現場→処分場)	DID有 L=5.0km 地山に換算	(494.2+6.4+6.2+1.4)-(229.9+97.5+6.4+1.6)*1.11	135.9	140	m3
残土処分費	残土処分場 (粘性土)	(494.2+6.4+6.2+1.4)-(229.9+97.5+6.4+1.6)*1.11	135.9	140	m3
(参考)					
床掘り	排水構造物工 作業土工	6.4	6.4		
埋戻し	排水構造物工 作業土工	6.4	6.4		
掘削	取付け道路工 作業土工	6.2	6.2		
床掘り	取付け道路工 作業土工	1.4	1.4		
埋戻し	取付け道路工 作業土工	1.6	1.6		

カルバート工

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
作業土工					
床掘り	小規模 (粘性土)	数量計算書より 47.7	47.7	50	m3
土砂等運搬					
土砂等運搬 (現場→改良土プラント)	DID有 L=2.5km 地山に換算	19.8*1.11	22.0	20	m3
埋戻し					
埋戻し	小規模	数量計算書より 19.8+1.0	20.8	20	m3
	転用土	ボックスカルバート構造図より 0.3*0.1*16.0*2	1.0		
土砂等運搬					
土砂等運搬 (改良土プラント→現場)	DID有 L=2.5km 地山に換算	19.8*1.11	22.0	20	m3
土材料					
改良土(改良費用)	75mm以下	19.8	19.8	20	m3
改良土(受入費用)	75mm以下	19.8	19.8	20	m3
残土処理工					
土砂等運搬					
土砂等運搬 (現場→処分場)	DID有 L=5.0km 地山に換算	47.7-(19.8+1.0)*1.11	24.6	20	m3
残土処分費	残土処分場 (粘性土)	47.7-(19.8+1.0)*1.11	24.6	20	m3
巻立工・地覆工					
コンクリート					
コンクリート	小型構造物 人力打設 一般養生 18-8-25(20)(高炉) W/C ≦60%	巻立工数量計算書より 0.61			
		地覆工数量計算書より 0.16			
		0.61+0.16	0.8	0.8	m3
鉄筋					
鉄筋	SD345,D13	巻立工数量計算書より 0.02			
		地覆工数量計算書より 0.005			
		0.02+0.005	0.03	0.03	t
型枠					
型枠	一般型枠	巻立工数量計算書より 4.54			
		地覆工数量計算書より 1.25			
		4.54+1.25	5.8	6	m2

[illegible]

排水構造物工

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
作業土工					
床掘り	小規模	数量計算書より 6.4	6.4	6	m3
埋戻し					
埋戻し	小規模	数量計算書より 6.4	6.4	6	m3
基面整正					
基面整正		構造物数量集計表より 13.1+9.3+17.7+6.3+12.6+0.8+5.0	64.8	65	m2
側溝工					
プレキャストU型側溝					
U型側溝	250	ボックスカルバート計画平面図より 2.0	2.0	2	m
自由勾配側溝					
自由勾配側溝	300*300	自由勾配側溝縦断面図より 21.8	21.8	22	m
	400*600	自由勾配側溝縦断面図より 12.9	12.9	13	m
インパートコンクリート 300*300	生コンクリート 18-8-25(20) 高炉 W/C ≤ 60%	調整コンクリート計算書より 0.72/21.8*10	0.3	0.3	m3/10m
インパートコンクリート 400*600	生コンクリート 18-8-25(20) 高炉 W/C ≤ 60%	調整コンクリート計算書より 0.65/12.9*10	0.5	0.5	m3/10m
側溝蓋					
コンクリート蓋 (自由勾配側溝用)	車道用B300 40kg < g ≤ 170kg	自由勾配側溝縦断面図より 20	20	20	枚
	車道用B400 40kg < g ≤ 170kg	自由勾配側溝縦断面図より 12	12	12	枚
コンクリート蓋 (U型側溝用)	車道用B250 g ≤ 40kg	2.0/0.5	4	4	枚
グレーチング蓋 (自由勾配側溝用)	鋼製グレーチング300型嵩上げ 50cm長 車道用 T-25	自由勾配側溝縦断面図より 2	2	2	枚
	鋼製グレーチング400型嵩上げ 50cm長 車道用 T-25	自由勾配側溝縦断面図より 1	1	1	枚
L型側溝					
基礎碎石	7.5cmを超え12.5cm以下 RC-40	計画平面図及び構造物数量集計表より (5.5+5.3+5.7+6.1)*0.79	17.9	18	m2
コンクリート	小型構造物 人力打設 一般養生 18-8-25(20)(高炉) W/C ≤ 60%	計画平面図及び構造物数量集計表より (5.5+5.3+5.7+6.1)*0.90/10	2.0	2	m3
型枠	一般型枠 小型構造物	計画平面図及び構造物数量集計表より (5.5+5.3+5.7+6.1)*2.3/10	5.2	5	m2
歩車道境界ブロック	B種乗入用	計画平面図より 5.5+5.3+5.7+6.1	22.6	23	m
管渠工					
鉄筋コンクリート台付管					
鉄筋コンクリート台付管	遠心ボックスカルバート CSB φ 300	計画平面図より 4.7+5.5	10.2	10	m
	遠心ボックスカルバート CSB φ 400	計画平面図より 8.8+8.2	17.0	17	m

[illegible]

構 造 物 撤 去 工

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
防護柵撤去工					
ガードレール撤去					
ガードレール撤去工	土中建込・耐雪型 Gr-C3-2E	ボックスカルバート部構造物撤去図より 7.0+4.5	11.5	12	m
ガードケーブル撤去					
鋼材切断工	ガードケーブル支柱切断	転落防止柵設置図より $21 \times 0.114 \times \pi$	7.5	8	m
構造物取壊し工					
コンクリート構造物取壊					
構造物とりこわし(無筋)	無筋CO 機械施工	14.8	14.8	15	m ³
(内訳)	土間コンクリート t=10cm	構造物撤去図及びボックスカルバート構造物撤去図より (111.0+9.8+24.2+2.5)*0.10	14.8		
構造物とりこわし(有筋)	鉄筋CO 機械施工	0.6+3.0+1.4+1.6+0.6+0.3+0.2+6.6+9.8+0.1+ 0.2+1.3	25.7	26	m ³
(内訳)	ベンチフリューム300 0.04m ³ /m	構造物撤去図より (6.5+7.6)*0.04	0.6		
	U型側溝落蓋型240 0.06m ³ /m	構造物撤去図より (14.7+35.2)*0.06	3.0		
	自由勾配側溝300*300 0.09m ³ /m	構造物撤去図より (14.5+1.5)*0.09	1.4		
	コンクリート蓋300 0.014m ³ /枚	構造物撤去図より (29+71+14+1)*0.014	1.6		
	集水桝400*400*700 0.30m ³ /基	構造物撤去図より 2*0.30	0.6		
	集水桝500*500*600 0.31m ³ /基	構造物撤去図より 1*0.31	0.3		
	HP φ 300 0.02m ³ /m	構造物撤去図より (7.0+4.5)*0.02	0.2		
	消雪パイプ	構造物撤去図より (58.5+14.6)*0.3*0.3	6.6		
	現場打ちU型側溝1500*1200 0.61m ³ /m	ボックスカルバート部構造物撤去図より 0.61*16.0	9.8		
	U型側溝落蓋型240 0.06m ³ /m	ボックスカルバート構造物撤去図より 2.0*0.06	0.1		
	横断函渠300 0.10m ³ /m	ボックスカルバート構造物撤去図より 1.5*0.10	0.2		
	コンクリート床版	ボックスカルバート構造物撤去図より 0.5*2.1*0.15*8	1.3		
舗装版切断					
舗装版切断	AS舗装版 t≤15cm	舗装版撤去図及びボックスカルバート構造物撤去図より 4.2+2.8+10.6+2.8+17.0+1.3	38.7	39	m
	CO舗装版 t≤15cm	ボックスカルバート構造物撤去図より 0.5+5.1+0.5	6.1	6	m
	CO舗装版 15cm<t≤30cm	構造物撤去図より 0.6+0.3	0.9	0.9	m
舗装版破碎					
舗装版破碎	AS舗装版 t≤15cm	舗装版撤去図及びボックスカルバート構造物撤去図より 297.0+22.4	319.4	320	m ²
運搬処理工					
殻運搬					
殻運搬	AS殻 DID有 L=3.4km	319.4*0.05	16.0	16	m ³

[illegible]

取 付 け 道 路 工

[illegible]

附 帶 工

[illegible]

舖 装 工

[illegible]

縁 石 工

[illegible]

防護柵工

[illegible]

仮 設 工

工種 種別 細別	規 格	計 算 式	算出 数量	設計 数量	単位
仮設工					
仮設乗入工					
敷鉄板	22*1524*3048 供用日数16.5日	仮設平面図より 13.5	13.5	14	m2
		仮設平面図より 3	3	3	枚
	リース品運搬	13.5/4.6*0.802	2.4	2.4	t
仮設舗装	②粗粒度アスコン(20)	仮設平面図より 4.5	4.5	5	m2
舗装版破碎	AS舗装版 t ≤ 15cm	仮設平面図より 4.5	4.5	5	m2
殻運搬	AS殻 DID有 L=3.4km	4.5*0.05	0.2	0.2	m3
処分費	AS殻	4.5*0.05*2.35	0.5	0.5	t
受桁	H形鋼(SS400) 200*200*8*12 供用日数16.5日	仮設平面図より 3.5*2*49.9/1000	0.3	0.3	t
	リース品運搬	0.3	0.3	0.3	t
土留・仮締切工					
軽量鋼矢板建込・引抜き	建込み 平均掘削深(2.5m以下)	仮設平面図より (19.3+17.0)/2	18.2	18	m
	引抜き 平均掘削深(2.5m以下)	仮設平面図より (19.3+17.0-3.3)/2	16.5	17	m
軽量鋼矢板	L=3.0m,リース品 0.0179t/m 供用日数16.5日	仮設平面図より (19.3+17.0-3.3)*3.0*3*0.0179	5.3	5.3	t
	リース品運搬	5.3	5.3	5.3	t
鋼材切断工		仮設図より 軽量鋼矢板頭部切断 3.3	3.3	3	m
鋼矢板・H型鋼(一部撤去)	中古品 (スクラップ長未満の場合)	仮設平面図より 3.3*0.35*3*0.0179	0.06	0.06	t
鋼矢板・H型鋼(埋設)	中古品 (スクラップ長未満の場合)	仮設平面図より 3.3*2.65*3*0.0179	0.5	0.5	t
	リース品運搬	0.06+0.5	0.6	0.6	t
スクラップ	軽量鋼矢板 ヘビーH2	0.06	0.06	0.06	t
土留支保工	設置 2段	仮設平面図より (19.3+17.0)/2	18.2	18	m
	撤去 2段	仮設平面図より (19.3+17.0)/2	18.2	18	m
腹起し材	76ミ製、幅110～120mm、高120～130mm 長4000mm、供用日数16.5日	18.2*1/4*2*2	18.2	20	本
	リース品運搬	20*0.0351	0.7	0.7	t
切梁材	アルミギア式サポート 調整長1,920～2,480mm 供用日数16.5日	17.0*1/2.5*2	13.6	14	本
	リース品運搬	14*0.0174	0.2	0.2	t
土のう積工	小口並べ 仕拵、積立、撤去	仮設図より 1.8	1.8	2	m2
水替工					
ポンプ排水					
掘付撤去工 (開削水替)		1	1	1	現場

[illegible]

運搬費

[illegible]

事業損失防止施設費

[illegible]

数量計算書（道路土工）

[illegible]

[illegible]

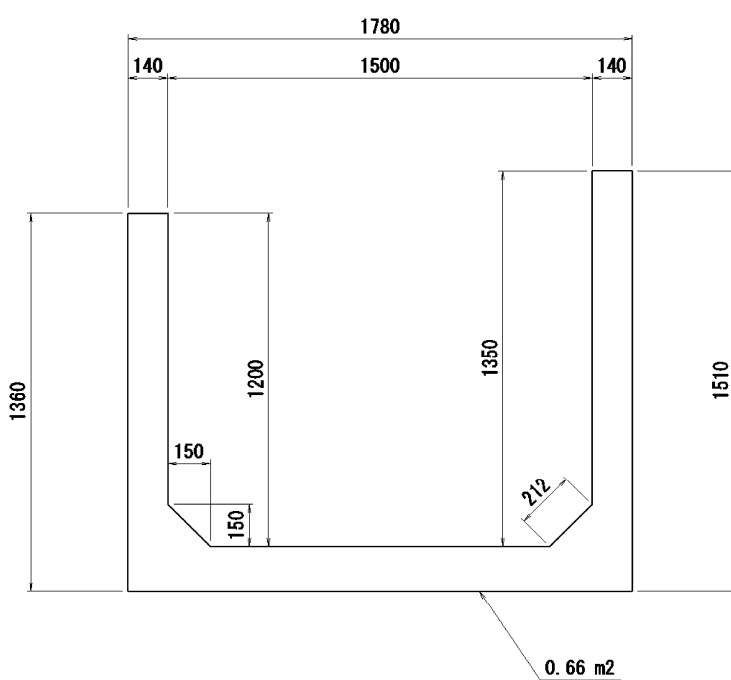
卷立工数量計算書

種 別：卷立工

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
コンクリート 【18-8-25(20) (高炉60%)】	<p>下流側巻立コンクリート体積 $V1 = (0.30 \times 0.19 \times 1.77) + (0.30 \times 0.20 \times 1.30) + (0.30 \times 0.21 \times 1.30) = 0.26$</p> <p>下流側巻立工 構造図 S=1:20</p> <p>上流側巻立コンクリート体積 $V2 = (0.30 \times 0.20 \times 1.22) + (0.30 \times 0.21 \times 1.22) = 0.15$</p> <p>上流側巻立工 構造図 S=1:20</p>	

卷立工数量計算書

種 別：卷立工

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
	<p>既設U型水路復旧コンクリート体積 U型水路B1500×H1200 平均復旧幅 W=0.30m 水路断面積 A=0.66m² V3=0.30×0.66=0.20</p> 	
	<p>コンクリート体積合計 $\Sigma V=0.26+0.15+0.20=0.61$</p>	0.61 m ³

鉄筋数量計算表

種 別：巻立工
ブロック：一般計算書
区 分：
細 別：鉄筋
規 格：【SD345、D13】

記号	径・呼び名	長さ(mm)	本数	単位質量(kg/m)	1本当りの質量(kg)	質量(kg)
[1]	D13	950	3	0.995	0.945	3
[2]	D13	500	5	0.995	0.498	2
[3]	D13	160	10	0.995	0.159	2
[4]	D13	135	8	0.995	0.134	1
[5]	D13	280	8	0.995	0.279	2
[6]	D13	1,560	1	0.995	1.552	2
小計	D13					12
[7]	D13	1,000	3	0.995	0.995	3
[8]	D13	500	5	0.995	0.498	2
[9]	D13	160	10	0.995	0.159	2
小計	D13					7
合計						19

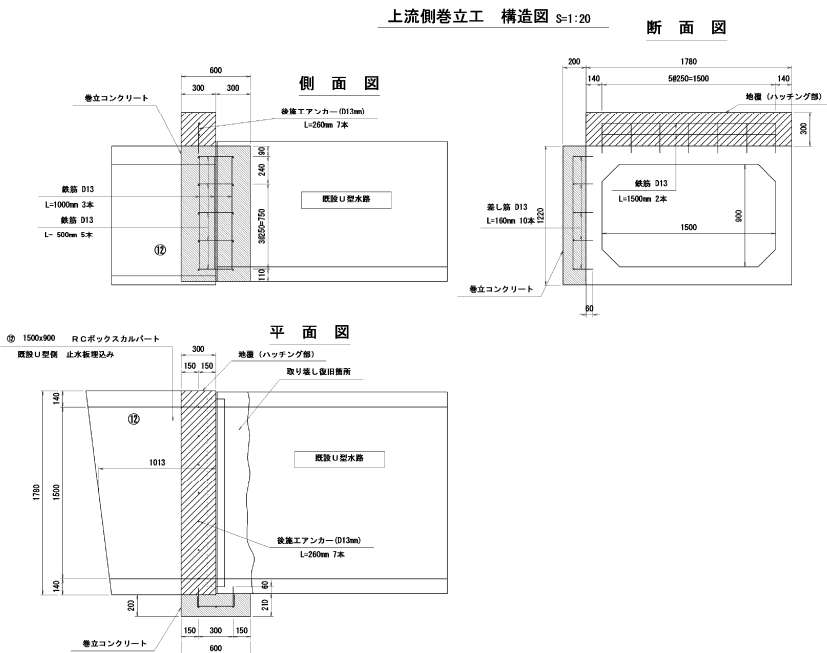
卷立工数量計算書

種 別：卷立工

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
鉄筋 【SD345、D13】	鉄筋数量計算書より $W=19/1000=0.019$	0.02 t
型枠 【一般型枠】	下流側型枠 $A1 = (1.77 \times 0.19) + (0.20 \times 1.30) + (0.60 \times 1.30) + (0.21 \times 1.30) = 1.65$ 上流側型枠 $A2 = (0.20 \times 1.22) + (0.6 \times 1.22) + (0.21 \times 1.22) = 1.23$ U型水路復旧型枠 $A3 = 1.36 \times 0.3 + (1.2 - 0.15) \times 0.3 + (1.35 - 0.15) \times 0.3 + 1.51 \times 0.3 + 0.212 \times 0.3 + 0.212 \times 0.3 = 1.66$ 型枠合計 $\Sigma A = 1.65 + 1.23 + 1.66 = 4.54$	4.5 m2

地覆工数量計算書

種 別：地覆工

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
<p>コンクリート</p> <p>【18-8-25(20) (高方60%)】</p>	<p>上流側巻立工 構造図 S=1:20</p> <p>断面図</p>  <p>側面図</p> <p>断面図</p> <p>平面図</p> <p>上流側地覆コンクリート体積</p> $V=0.30 \times 0.30 \times 1.78=0.16$	<p>0.16 m3</p>

鉄筋数量計算表

種 別：地覆工
ブロック：一般計算書
区 分：
細 別：鉄筋
規 格：【後施工ア

記号	径・呼び名	長さ(mm)	本数	単位質量(kg/m)	1本当たりの質量(kg)	質量(kg)
[10]	D13	260	7	0.995	0.259	2
[11]	D13	1,500	2	0.995	1.493	3
小計						5
合計						5

地覆工数量計算書

種 別：地覆工

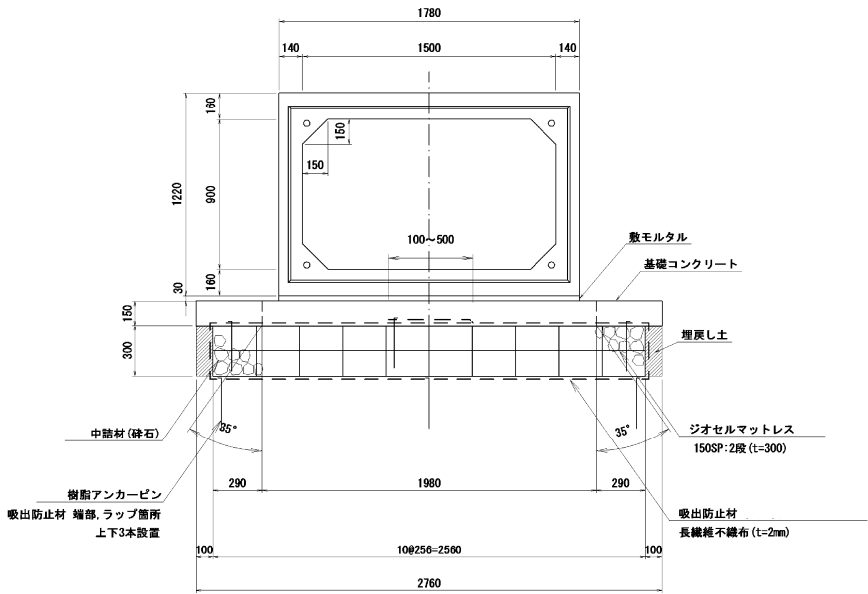
細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
鉄筋 【後施工アンカー、SD345、D13】	鉄筋数量計算表より $W=5/1000=0.005$	0.005 t
型枠 【一般型枠】	型枠 $A= (0.30 \times 1.78) \times 2.0 + (0.30 \times 0.30) \times 2.0 = 1.25$	1.3 m2

単位数量計算書

細 別：基礎工
規 格：【ジオセルマットレス】

10.0 m当り

略 図



マットレス寸法表

呼 び 名	基礎幅	セルタイプ	セル高	段数	h _{mat}	セル巾	セル数	L _{mat}	吸出防止材
BOX (1500×900)	1,980	150SP	150	2	300	256	10	2,560	6,220

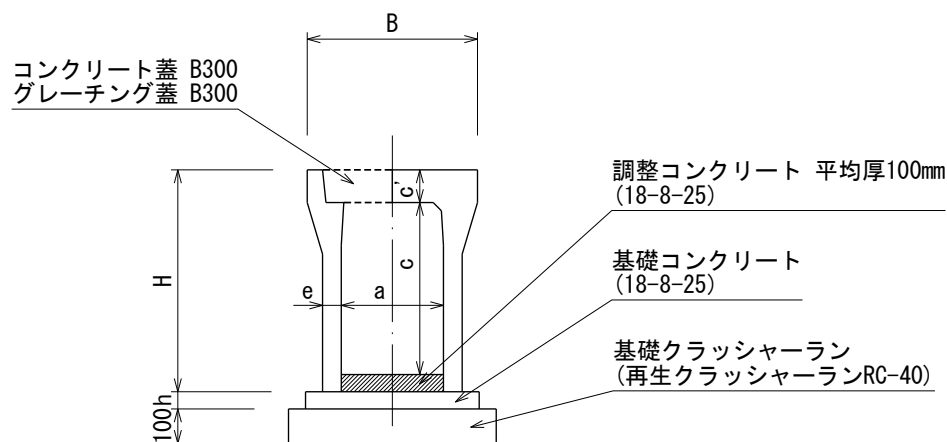
材料／規格	算 式	数 量
マットレスセル GN-150SP	マットレス幅 W=2.56m、層数=2、ロス率5% $2.56 \times 10.0 \times 2 \times 1.05 = 53.8$	53.8 m ²
吸出し防止材 長繊維系不織布 t=2mm	延長方向ラップ2m毎に10cm ラップ箇所数 $10.0 / 2.0 = 5.0$ $(6.22 \times 10.0 + 6.22 \times 0.1 \times 5) \times 1.05 = 68.6$	68.6 m
樹脂アンカーピン □20×300	端部とラップ箇所に打設 1箇所当たり6本 端部2箇所、ラップ箇所5か所 $(2+5) \times 6 = 42.0$	42 本
基礎碎石 [RC-40、t=300]	中詰め材 $2.56 \times 10.0 = 25.6$	25.6 m ²
セル接続材	セルジョイント 20	20 セット

構造物数量集計表

自由勾配側溝

構造物の名称 300×300

延長及び数量 L=21.8m



寸法表及び数量表

呼 び 名 (巾 × 深)	寸 法 (mm)								
	B	B 1	B 2	H	a	c	c'	e	h
300 × 300	500	510	610	445	300	300	95	55	50
400		510	610	545		400		55	
500				645		500		55	
600				530		630		745	

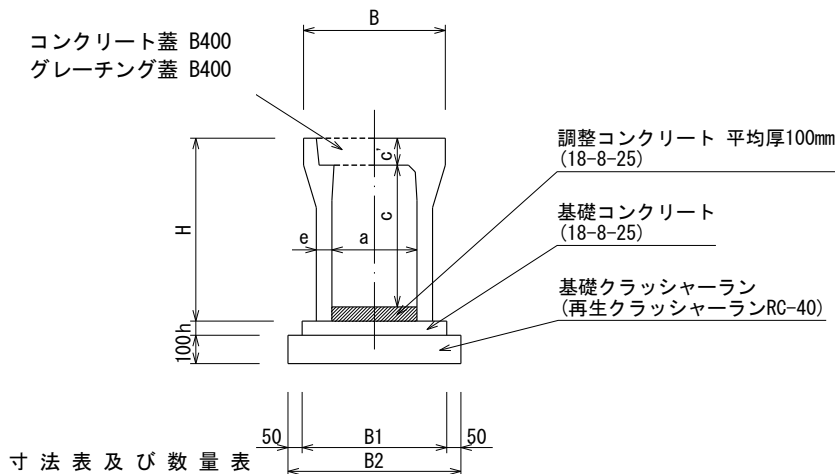
[illegible]

構造物数量集計表

自由勾配側溝

構造物の名称 400×600

延長及び数量 L=12.9m



呼び名 (巾 × 深)	寸 法 (mm)								
	B	B 1	B 2	H	a	c	c'	e	h
400 × 400	610	620	720	560	400	400	110	60	50
500		620	720	660		500		60	
600				760		600		60	
700				640		740		860	
800		960	800					70	
900		660	760					1060	

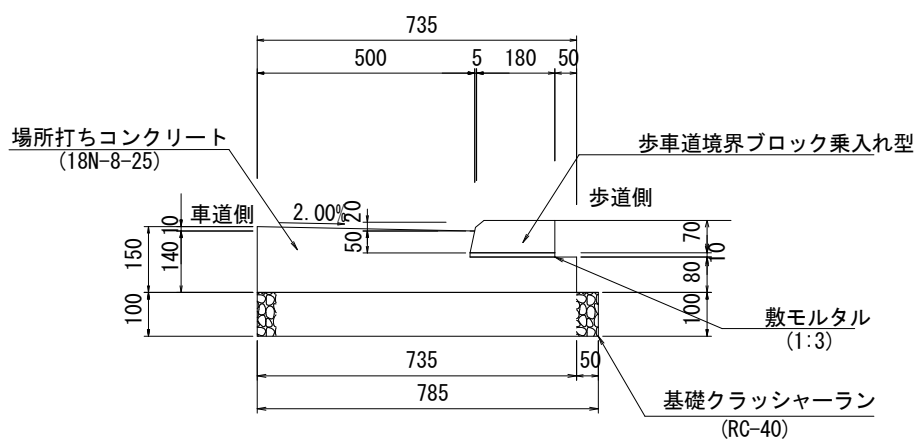
[illegible]

構造物数量集計表

L型側溝

構造物の名称 PL4-B500×H20×T150

延長及び数量 L=22.6m

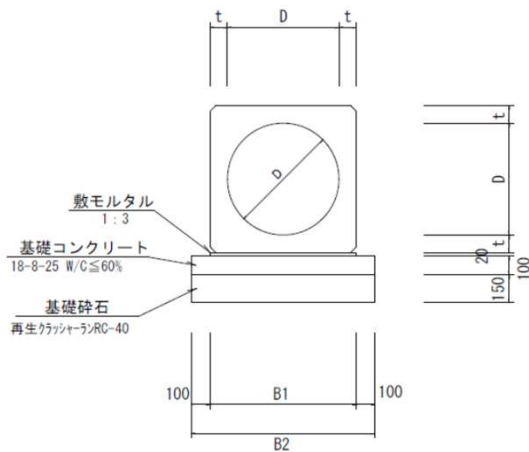
[illegible]

構造物数量集計表

遠心ボックスカルバート

 ϕ 300

L=10.2m



遠心ボックスカルパート (CSB)

(10m当り)

寸 法 表 (mm)							材 料 表			
呼び名	D	T	B1	B2	T1	T2	モルタル _{m3}	コンクリート _{m3}	基礎CR _{m2}	型枠 _{m2}
300	300	60	420	620	100	150	0.08	0.62	6.20	2.0
350	350	64	478	678	100	150	0.10	0.68	6.78	2.0
400	400	70	540	740	100	150	0.11	0.74	7.40	2.0
450	450	77	604	804	100	150	0.13	0.80	8.04	2.0
500	500	83	666	866	100	150	0.13	0.87	8.66	2.0
600	600	93	786	986	100	150	0.16	0.99	9.86	2.0

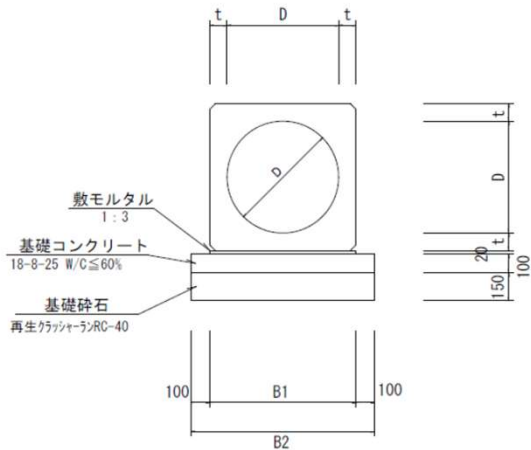
[illegible]

構造物数量集計表

遠心ボックスカルバート

 ϕ 400

L=17.0m



遠心ボックスカルバート (CSB)

(10m当り)

寸 法 表 (mm)							材 料 表			
呼び名	D	T	B1	B2	T1	T2	モルタル _{m3}	コンクリート _{m3}	基礎CR _{m2}	型枠 _{m2}
300	300	60	420	620	100	150	0.08	0.62	6.20	2.0
350	350	64	478	678	100	150	0.10	0.68	6.78	2.0
400	400	70	540	740	100	150	0.11	0.74	7.40	2.0
450	450	77	604	804	100	150	0.13	0.80	8.04	2.0
500	500	83	666	866	100	150	0.13	0.87	8.66	2.0
600	600	93	786	986	100	150	0.16	0.99	9.86	2.0

[illegible]

付属施設数量集計表

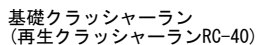
集水枋

構造物の名称

M1-B500 × L500 × H600

延長及び数量

N=1.0箇所



(mm)

[illegible]

付属施設数量集計表

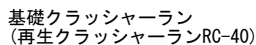
集水枋

構造物の名称

M1-B600 × L600 × H800

延長及び数量

N=5.0箇所



(mm)

柁 内 寸 法		寸 法 表					
B	L	H	b1	b2	l	h1	h
500	500	600	150	900	900	150	65
500	500	700	150	900	900	150	65
500	500	800	150	900	900	150	65
500	500	900	150	900	900	150	65
600	600	700	150	1000	1000	150	75
600	600	800	150	1000	1000	150	75
600	600	900	150	1000	1000	150	75

[illegible]

[illegible][illegible][illegible]

[illegible][illegible][illegible]