

1. 数量総括表

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
越掛沢橋道路改良工事	道路土工(一次施工)	路体盛土工	路体(築堤)盛土	[土砂] CB210510	路体(築堤)盛土 施工幅員:B≧4.0m 施工数量:20,000m3未満 障害の有無:無し	式	1	1			畦畔盛土
						式	1	1			
						m3	817.6	820			
						m3	806.6	807			
			路体(築堤)盛土	[土砂] CB210510	路体(築堤)盛土 施工幅員:2.5m≦B<4.0m 路体(築堤)盛土 施工幅員:B<2.5m	m3	8.8	8.8			
						m3	2.2	2.2			
						m3	817.6	820			
						m3	817.6	820			
						式	1	1			
						m3	8.9	8.9			
		路体盛土工	路体(築堤)盛土	[土砂] CB210510	路体(築堤)盛土 施工幅員:B<2.5m	m3	8.9	8.9			
						m3	8.9	8.9			
						m3	8.9	8.9			
						m3	8.9	8.9			
						式	1	1			
						式	1	1			
	舗装工	アスファルト舗装工	下層路盤(歩道部)	[t=25cm、再生砕石RC-40] CB410031	下層路盤(歩道部) 施工区分:2層施工 全仕上り厚:31.5cm 材料:再生砕石RC-40	m2	4.5	4.5			
						m	4.5	4.5			
			上層路盤(車道・路肩部)	[t=10cm、C-20] CB410040	上層路盤(車道・路肩部) 材料:切込砕石C-20 施工区分:1層施工 全仕上り厚:10cm	m2	4.5	4.5			
						m	4.5	4.5			
	カルバート工	作業土工	表層(車道・路肩部)	[t=5cm、⑤再生密粒度AS(20F)] CB410260	表層(車道・路肩部) 平均厚さ:5cm 平均幅員:3.0m超 材料:⑤再生密粒度AS(20F)	m2	4.5	4.5			
						m	4.5	4.5			
			床掘り(掘削) 床掘り	[土砂] CB210030	床掘り 土質:土砂 施工方法:標準 土留方式の種類:無し 障害の有無:無し	式	1	1			
						式	1	1			
						m3	46.6	50			
						m3	46.6	50			
						m3	46.6	50			
			埋戻し	[土砂] CB210410	埋戻し 施工方法:W<1m 埋戻し 施工方法:1m≦最大W<4m	m3	23.8	20			
						m3	22.6	20			
			残土処理工	[土砂] CB210410	埋戻し 施工方法:W<1m 埋戻し 施工方法:1m≦最大W<4m	m3	1.2	1.2			

1. 数量総括表

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
			土砂等運搬	[土砂] CB210110	土砂等運搬 土砂等発生現場:標準 積込機種・規格:BH0.8m3 土質:土砂 DID区間の有無:無し 運搬距離:7.5km以下	m3	20.2	20			
						m3	20.2	20			
			残土等処分	[土砂] CB210560	残土等処分 残土受入地:南大昇運輸	m3	20.2	20			
						m3	20.2	20			
			基面整正	CB210080	基面整正	m2	29.4	29			
						m2	29.4	29			
						式	1	1			
						m	6.0	6			
						m	6.0	6			
	プレキャストカルバート工	プレキャストボックス	プレキャストボックス	[B600、H600] CB222880	ボックスカルバート 作業区分:据付 製品長:2.0m/個 内空幅・内空高(m):0<B≦1.25m 0<H≦1.25m 基礎材種別:基礎砕石+均しコンクリート PC鋼材による縦締めの有無:無し ラフレングレン貫料補正:標準	m	16.0	16			
						m	16.0	16			
			プレキャストボックス	[B700、H700] CB222880	ボックスカルバート 作業区分:据付 製品長:2.0m/個 内空幅・内空高(m):0<B≦1.25m 0<H≦1.25m 基礎材種別:基礎砕石+均しコンクリート PC鋼材による縦締めの有無:無し ラフレングレン貫料補正:標準	m	16.0	16			
						m	16.0	16			
			ベンチリュームボックス	[B300、H300] CB222880	ボックスカルバート 作業区分:据付 製品長:2.0m/個 内空幅・内空高(m):0<B≦1.25m 0<H≦1.25m 基礎材種別:基礎砕石+均しコンクリート PC鋼材による縦締めの有無:無し ラフレングレン貫料補正:標準	m	8.0	8			
						m	8.0	8			
	排水構造物工	作業土工	床掘り(掘削) 床掘り	[土砂] CB210030	床掘り 土質:土砂 施工方法:標準 土留方式の種類:無し 障害の有無:無し	式	1	1			
						式	1	1			
						m3	33.9	30			
						m3	33.9	30			
						m3	33.9	30			
			埋戻し	[土砂] CB210410	埋戻し 施工方法:W<1.0m	m3	24.5	20			
						m3	24.5	20			
	残土処理工		土砂等運搬	[土砂] CB210110	土砂等運搬	m3	6.7	6.7			
						m3	6.7	6.7			

1. 数量総括表

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
					土砂等発生現場:標準 積込機種・規格:BH0.8m3 土質:土砂 DID区間の有無:無し 運搬距離:7.5km以下						
			残土等処分	[土砂] CB210560	残土等処分 残土受入地:南大昇運輸	m3 m3	6.7 6.7	6.7 6.7			
			基面整正	CB210080	基面整正	m2 m2	36.8 36.8	37 37			
		側溝工	基礎材	[RC-40,t=100] CB221110	基礎砕石 砕石の厚さ:7.5cmを超え12.5cm以下 砕石の種類:RG-40	式 m2 m	1 30.3 30.3	1 30 30			
			プレキャストU型側溝	[ベンチフリューム300,B300,H200] WB821410	U型側溝 作業区分:据付け L=1.0mL=4.0mの有無:無し 夜間作業の有無:無し U型側溝の種類:BF1-B300 規格・仕様区分:L=2000mm 1000kg/個以下 時間的制約の有無:無し 施工箇所における補正:無し 基礎砕石工の有無:有り 基礎砕石10m当り設計数量:0.5m3/10m	m m	30.5 30.5	31 31			
				[落蓋式U型側溝300A,B300,H395] WB821410	U型側溝 作業区分:据付け L=1.0mL=4.0mの有無:無し 夜間作業の有無:無し U型側溝の種類:US3-B300A 規格・仕様区分:L=2000mm 1000kg/個以下 時間的制約の有無:無し 施工箇所における補正:無し 基礎砕石工の有無:有り 基礎砕石10m当り設計数量:0.5m3/10m	m m	25.3 25.3	25 25			
				[U型側溝600,B600,H600] WB821410	U型側溝 作業区分:据付け L=1.0mL=4.0mの有無:無し 夜間作業の有無:無し U型側溝の種類:US1-B-B600 規格・仕様区分:L=2000mm 1000kg/個以下 時間的制約の有無:無し 施工箇所における補正:無し 基礎砕石工の有無:有り 基礎砕石10m当り設計数量:0.8m3/10m	m m	3.0 3.0	3 3			
			側溝蓋	[落蓋式U型側溝300A用コンクリート蓋] 蓋版		枚 枚	51 51	51 51			
		集水樹・マンホール工	現場打ち集水樹	[B600-L600-H700]		式 箇所	1 2	1 2			第1号・第2号集水樹工

1. 数量総括表

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
				CB222950	コンクリート規格:生コンクリート(高炉B) 土木(2) 18-8-40 W/C≤60% 1箇所当りコンクリート使用量:0.43m3を超え0.46m3以下 コンクリート打設工法:人力打設 養生工の種類:一般養生・特殊養生(緑炭) 生コンクリート単価割増の有無:材料割増 無						
			現場打ち集水樹	[B1000-L1000-H1600] CB222950	コンクリート規格:生コンクリート(高炉B) 土木(2) 18-8-40 W/C≤60% 1箇所当りコンクリート使用量:1.80m3を超え1.90m3以下 コンクリート打設工法:パツホク(クレーン機能付)打設 養生工の種類:一般養生・特殊養生(緑炭) 生コンクリート単価割増の有無:材料割増 無	箇所	1	1			第3号集水樹工
			現場打ち集水樹	[B1000-L1000-H1900] CB222950	コンクリート規格:生コンクリート(高炉B) 土木(2) 18-8-40 W/C≤60% 1箇所当りコンクリート使用量:2.11m3を超え2.23m3以下 コンクリート打設工法:パツホク(クレーン機能付)打設 養生工の種類:一般養生・特殊養生(緑炭) 生コンクリート単価割増の有無:材料割増 無	箇所	1	1			第4号集水樹工
			蓋	[グレーチング蓋600×600樹穴用 T-2] 蓋版 WB821430	作業区分:据付け 夜間作業の有無:無し 蓋板の種類:グレーチング 蓋600×600樹穴用 T-2 規格・仕様区分:コンクリート鋼製 40kg/枚以下 時間的制約の有無:無し 施工箇所における補正:無し	枚 枚	2 2	2 2			
			蓋	[グレーチング蓋1000×1000樹穴用 T-25] 蓋版 WB821430	作業区分:据付け 夜間作業の有無:無し 蓋板の種類:グレーチング 蓋1000×1000樹穴用 T-25 規格・仕様区分:40を超え170kg/枚以下 時間的制約の有無:無し 施工箇所における補正:無し	枚 枚	2 2	2 2			
			足掛け金具	0.7kg/本		本	9	9			
	構造物撤去工	構造物取壊し工	舗装版切断	[アスファルト,t=5cm] CB430510	舗装版切断 舗装版種別:アスファルト舗装版 アスファルト舗装版厚:t=15cm以下	式 式 m m	1 1 15.1 15.1	1 1 15 15			
			舗装版破砕	[t=5cm] CB430310	舗装版破砕 舗装版種別:アスファルト舗装版 アスファルト舗装版厚:t=15cm以下 騒音等の有無:無し 騒音振動対策:不要 舗装版厚:15cm以下 積込作業の有無:有り	m2 m2	4.5 4.5	4.5 4.5			
		排水構造物撤去工	U型側溝撤去	[落蓋側溝300] [U型側溝300C]	U型側溝	式 m m m	1 14.3 14.3 12.1	1 14 14 12			

1. 数量総括表

[illegible]

区 分	算 式	数 量
道路土工(一次施工)	別紙積計算書より	
路体盛土 B $\geq$ 4.0m	V = 806.6 = 806.6	806.6 m ³
2.5m $\leq$ B<4.0m	V = 8.8 = 8.8	8.8 m ³
B<2.5m	V = 2.2 = 2.2 計 817.6	2.2 m ³
購入土	V = 817.6 = 817.6	817.6 m ³
~~道路土工(二次施工)~~	~~別紙積計算書より~~	
機械掘削	V = 582.4 = 582.4	582.4 m ³
路外盛土 B<2.5m	V = 1.0 = 1.0	1.0 m ³
路肩盛土	V = 0.7 = 0.7	0.7 m ³
畦畔盛土	V = 8.9 = 8.9	8.9 m ³
盛土法面整形	A = 159.0 = 159.0	159.0 m ²
残土	$ \begin{aligned} &\text{←本線土工} \\ V1 &= 582.4 = (1.0 + 0.7 + 8.9) / 0.9 = 570.6 \\ &\text{←カルバート工} \\ V2 &= 20.2 = 20.2 \\ &\text{←排水構造物工} \\ V3 &= 6.7 = 6.7 \\ &\text{計 } 597.5 \end{aligned} $	597.5 m ³
購入土	V = 8.9 = 8.9	8.9 m ³

道 路 土 工 (二次施工) 積 計 算 書

測 点	距 離 (m)	表土剥取り			機械掘削			備 考
		断 面 (m ²)	平均断面 (m ²)	体 積 (m ³)	断 面 (m ²)	平均断面 (m ²)	体 積 (m ³)	
No. 0 + 2.780	0.000	0.0			0.0			
No. 0 + 4.000	1.220	0.0	0.00	0.0	15.1	7.55	9.2	
No. 0 + 7.780	3.780	0.0	0.00	0.0	7.6	11.35	42.9	
No. 1	12.220	0.0	0.00	0.0	7.6	7.60	92.9	
No. 2	20.000	0.0	0.00	0.0	7.6	7.60	152.0	
No. 2 + 5.873	5.873	0.0	0.00	0.0	7.6	7.60	44.6	BC. 1
No. 2 + 15.518	9.645	0.0	0.00	0.0	7.6	7.60	73.3	SP. 1
No. 3	4.482	0.0	0.00	0.0	7.0	7.30	32.7	
No. 3 + 5.163	5.163	0.0	0.00	0.0	7.6	7.30	37.7	EC. 1
No. 3 + 10.000	4.837	0.0	0.00	0.0	3.2	5.40	26.1	
No. 4	10.000	0.0	0.00	0.0	3.5	3.35	33.5	
No. 4 + 10.000	10.000	0.0	0.00	0.0	4.0	3.75	37.5	
合計	87.220			0.0			582.4	
測 点	距 離 (m)	路外盛土 B $\geq$ 4.0m			路外盛土 2.5m $\leq$ B<4.0m			備 考
		断 面 (m ²)	平均断面 (m ²)	体 積 (m ³)	断 面 (m ²)	平均断面 (m ²)	体 積 (m ³)	
No. 0 + 2.780	0.000	0.0			0.0			
No. 0 + 4.000	1.220	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 0 + 7.780	3.780	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 1	12.220	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 2	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 2 + 5.873	5.873	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	BC. 1
No. 2 + 15.518	9.645	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	SP. 1
No. 3	4.482	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 3 + 5.163	5.163	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	EC. 1
No. 3 + 10.000	4.837	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 4	10.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 4 + 10.000	10.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
合計	87.220			0.0			0.0	
測 点	距 離 (m)	路外盛土 B<2.5m			路肩盛土			備 考
		断 面 (m ²)	平均断面 (m ²)	体 積 (m ³)	断 面 (m ²)	平均断面 (m ²)	体 積 (m ³)	
No. 0 + 2.780	0.000	0.0			0.0			
No. 0 + 4.000	1.220	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 0 + 7.780	3.780	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 1	12.220	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 2	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 2 + 5.873	5.873	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	BC. 1
No. 2 + 15.518	9.645	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	SP. 1
No. 3	4.482	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
No. 3 + 5.163	5.163	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	EC. 1
No. 3 + 10.000	4.837	0.0	0.00	0.0	0.1	0.05	0.2	
No. 4	10.000	0.1	0.05	0.5	0.0	0.05	0.5	
No. 4 + 10.000	10.000	0.0	0.05	0.5	0.0	0.00	0.0	
合計	87.220			1.0			0.7	

区 分	算 式	数 量
下層路盤工 再生碎石 (RC-40) t=31.5cm	・ NO. 3+15.470～NO. 4+10.000 側溝入替影響幅分 $A = 15.100 \times 0.300 = 4.530$ $\hline$ 計 4.530	4.5 m ²
上層路盤工 切込碎石 (C-20) t=10cm	・ NO. 3+15.470～NO. 4+10.000 側溝入替影響幅分 $A2 = 15.100 \times 0.300 = 4.530$ $\hline$ 計 4.530	4.5 m ²
表 層 工 ⑤再生密粒度AS (20F) t=5cm	・ NO. 3+15.470～NO. 4+10.000 側溝入替影響幅分 $A2 = 15.100 \times 0.300 = 4.530$	4.5 m ²

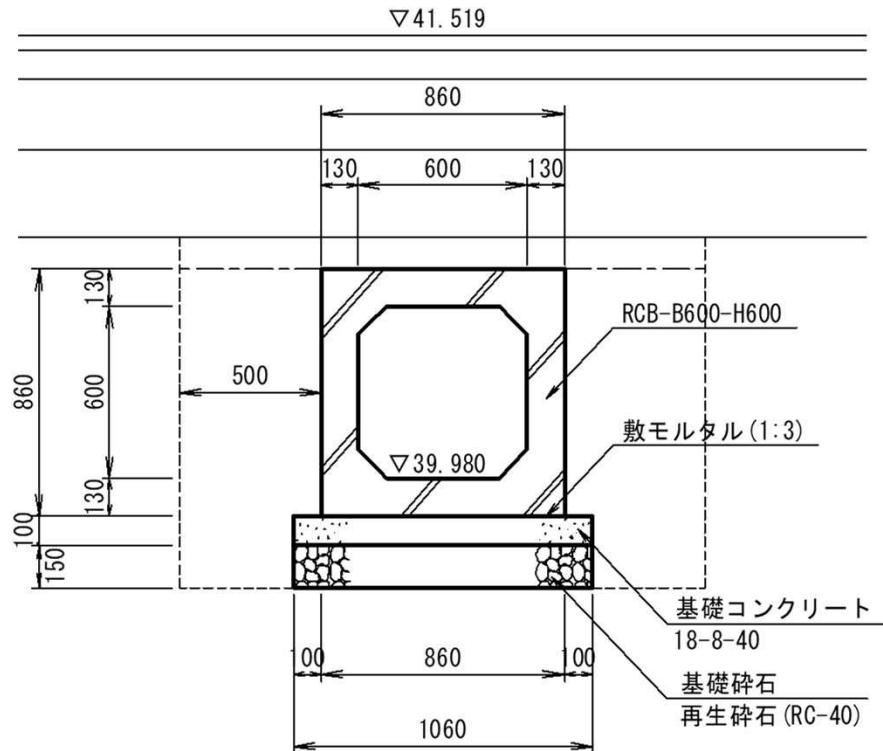
区 分	算 式	数 量
作業土工		
床 掘	第1号横断暗渠工 詳細図より 延長 $V = 1.7 \times 16.0 = 27.2$ 第2号横断暗渠工 $V = 0.7 \times 8.0 = 5.6$ 第3号横断暗渠工 $V = 2.3 \times 6.0 = 13.8$ 床掘計 46.6	46.6 m3
埋 戻 (W<1.0m)	第1号横断暗渠工 詳細図より 延長 $V = 0.8 \times 16.0 = 12.8$ 第2号横断暗渠工 $V = 0.4 \times 8.0 = 3.2$ 第3号横断暗渠工 $V = 1.1 \times 6.0 = 6.6$ 床掘計 22.6	22.6 m3
埋 戻 (1m≤W<4m)	第3号横断暗渠工 詳細図より 延長 $V = 0.2 \times 6.0 = 1.2$	1.2 m3
残 土	$V = 46.6 - (22.6 + 1.2) / 0.9 = 20.2$	20.2 m3
基面整正	第1号横断暗渠工 B 延長 $V = 1.06 \times 16.0 = 17.0$ 第2号横断暗渠工 $V = 1.16 \times 8.0 = 9.3$ 第3号横断暗渠工 $V = 0.52 \times 6.0 = 3.1$ 床掘計 29.4	29.4 m2

区 分	算 式	数 量
ボックスカルバート B600-H600 2.00m/個 1998kg/個	第3号横断暗渠工 $L = 2.000 \times 3.000 = 6.000$	6.0 m
ボックスカルバート B700-H700 2.00m/個 2258kg/個	第1号横断暗渠工 $L = 2.000 \times 8.000 = 16.000$	16.0 m
ベンチフリュームボックス B300 2.00m/個 536kg/1個	第1号横断暗渠工 $L = 2.000 \times 4.000 = 8.000$	8.0 m

カルバート工 単位当たり数量

ボックスカルバート B600-H600

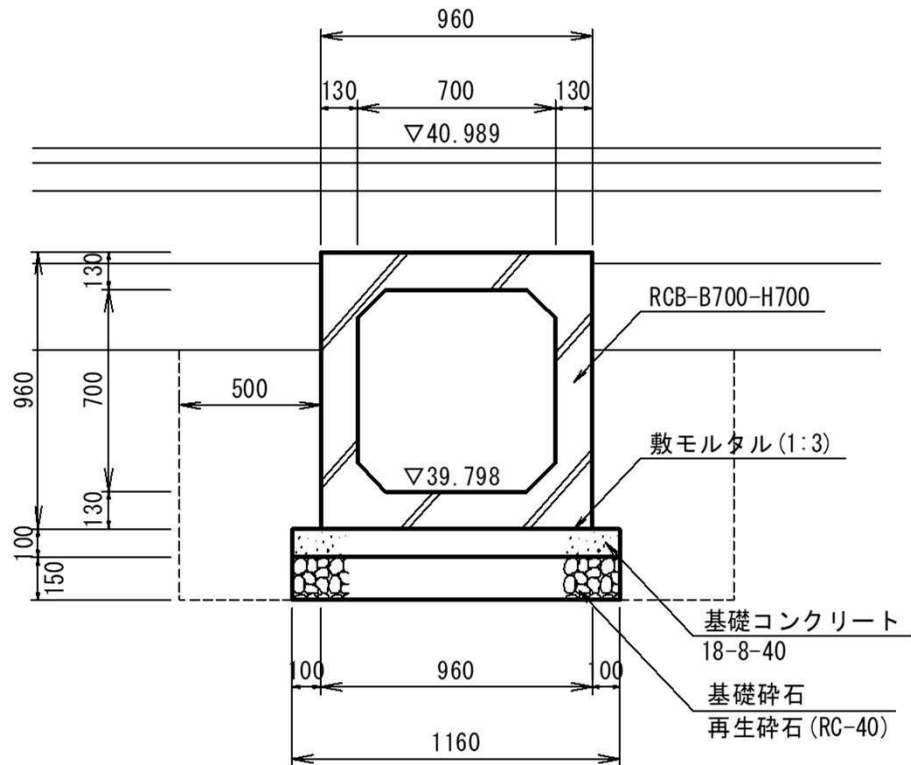
10 m 当 り 単 位 数 量



区 分	細 別	算 式	数 量
ボックスカルバート	B600-H600 1998kg/2.0m	$N = 10.000 \div 2.000 \text{ m/個} = 5.000$	5.00 個
基礎コンクリート	18-8-40	$V = 1.06 \times 0.10 \times 10.0 = 1.060$	1.06 m ³
基礎コン型枠		$A = 0.10 \times 2 \times 10.0 = 2.000$	2.00 m ²
基礎碎石	RC-40 t=15cm	$A = 1.06 \times 10.0 = 10.600$	10.60 m ²

ボックスカルバート B700-H700

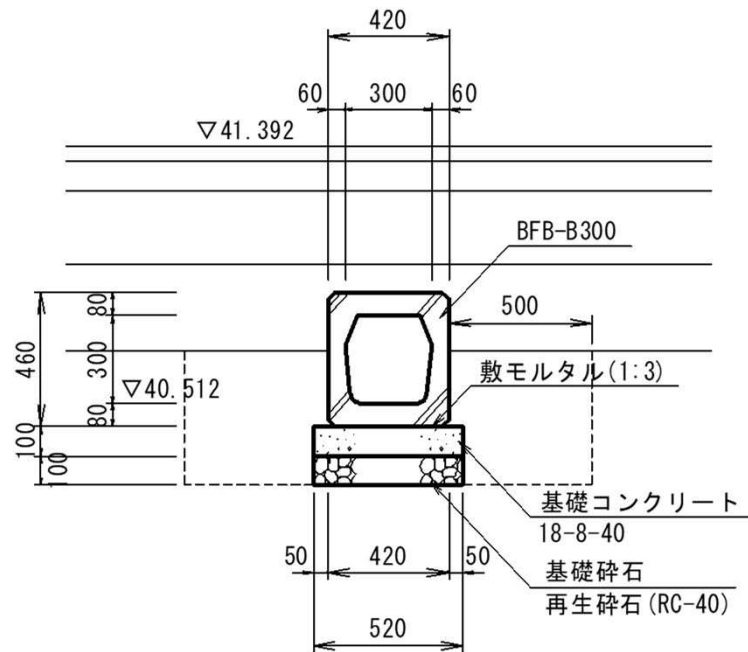
10 m 当 り 単 位 数 量



区 分	細 別	算 式	数 量
ボックスカルバート	B700-H700 2258kg/2.0m	$N = 10.000 \div 2.000 \text{ m/個} = 5.000$	5.00 個
基礎コンクリート	18-8-40	$V = 1.16 \times 0.10 \times 10.0 = 1.160$	1.16 m ³
基礎コン型枠		$A = 0.10 \times 2 \times 10.0 = 2.000$	2.00 m ²
基礎碎石	RC-40 t=15cm	$A = 1.16 \times 10.0 = 11.600$	11.60 m ²

ベンチフリュームボックス B300

10 m 当 り 単 位 数 量



区 分	細 別	算 式	数 量
ベンチフリュームボックス	B300 536kg/2.0m	$N = 10.000 \div 2.000 \text{ m/個} = 5.000$	5.00 個
基礎コンクリート	18-8-40	$V = 0.52 \times 0.10 \times 10.0 = 0.520$	0.52 m3
基礎コン型枠		$A = 0.10 \times 2 \times 10.0 = 2.000$	2.00 m2
基礎碎石	RC-40 t=10cm	$A = 0.52 \times 10.0 = 5.200$	5.20 m2

排水構造物工 数量集計表 1

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	備 考
作業土工	床 堀		m3	33.9	
	埋 戻	W<1.0m	m3	24.5	
	残 土		m3	6.7	
	基面整正		m2	36.8	
排水構造物工	ベンチフリューム300	BF1-B300	m	30.5	
	落蓋式U型側溝300A	US3-B300A	m	25.3	
	U型側溝600	US1-B-B600	m	3.0	
	基礎碎石	RC-40 t=100	m2	30.3	
側溝蓋	コンクリート蓋	落蓋式U型側溝300A用	枚	51	
現場打集水枳工		B600-L600-H700	箇所	2.0	
		B1000-L1000-H1600	箇所	1.0	
		B1000-L1000-H1900	箇所	1.0	
	基礎碎石	RC-40 t=150	m2	2.0	第1号・第2号集水枳工
		RC-40 t=200	m2	4.5	第3号・第4号集水枳工
	無筋コンクリート	18-8-40	m3	4.8	
	同上型枳		m2	46.7	
	枳蓋	グレーチング蓋 600×600枳穴用 T-2	枚	2.0	
		グレーチング蓋 1000×1000枳穴用 T-25	枚	2.0	

区 分	算 式	数 量
作業土工		
床 堀	・ 本線側溝 $V1 = 15.1 = 15.10$ ・ ベンチフリューム300 単位数量より $V2 = 2.0 / 10.0 \times 1.0 = 0.20$ ・ U型側溝600 単位数量より $V3 = 9.0 / 10.0 \times 3.0 = 2.70$ ・ 第1号集水樹工 単位数量より $V4 = 1.81 = 1.81$ ・ 第2号集水樹工 単位数量より $V5 = 1.44 = 1.44$ ・ 第3号集水樹工 単位数量より $V6 = 5.76 = 5.76$ ・ 第4号集水樹工 単位数量より $V7 = 6.91 = 6.91$ $\text{計} \quad 33.92$	33.9 m3
埋 戻 W<1.0m	・ 本線側溝 $V1 = 11.3 = 11.30$ ・ ベンチフリューム300 単位数量より $V2 = 1.0 / 10.0 \times 1.0 = 0.10$ ・ U型側溝600 単位数量より $V3 = 8.0 / 10.0 \times 3.0 = 2.40$ ・ 第1号集水樹工 単位数量より $V4 = 1.37 = 1.37$ ・ 第2号集水樹工 単位数量より $V5 = 1.09 = 1.09$ ・ 第3号集水樹工 単位数量より $V6 = 3.74 = 3.74$ ・ 第4号集水樹工 単位数量より $V7 = 4.50 = 4.50$ $\text{計} \quad 24.50$	24.5 m3

区 分	算 式	数 量
残土処理工	$V = 33.92 - 24.50 \div 0.9 = 6.70$	6.7 m ³
基面整正	・本線側溝 $A1 = 27.4 = 27.40$ ・ベンチフリーム300 単位数量より $A2 = 5.0 \div 10.0 \times 1.0 = 0.50$ ・U型側溝600 単位数量より $A3 = 8.0 \div 10.0 \times 3.0 = 2.40$ ・第1号集水柵工 単位数量より $A4 = 1.00 = 1.00$ ・第2号集水柵工 単位数量より $A5 = 1.00 = 1.00$ ・第3号集水柵工 単位数量より $A6 = 2.25 = 2.25$ ・第4号集水柵工 単位数量より $A7 = 2.25 = 2.25$	
	計 2.25 36.80	36.8 m ²

作業土工(本線) 積 計 算 書

測 点	距 離 (m)	床 堀			埋戻し W<1.0m			備 考
		断 面 (m2)	平均断面 (m2)	体 積 (m3)	断 面 (m2)	平均断面 (m2)	体 積 (m3)	
No. 1 + 17.500	0.000	0.1			0.1			
No. 2	9.910	0.1	0.10	1.0	0.1	0.10	1.0	
No. 2 + 5.873	5.873	0.1	0.10	0.6	0.1	0.10	0.6	BC. 1
No. 2 + 15.518	9.645	0.1	0.10	1.0	0.1	0.10	1.0	SP. 1
No. 3	4.482	0.2	0.15	0.7	0.2	0.15	0.7	
			0.10			0.10		
No. 3 + 4.920	0.000	0.5			0.2			
No. 3 + 5.163	0.243	0.5	0.50	0.1	0.2	0.20	0.0	EC. 1
No. 3 + 10.000	4.837	0.6	0.53	2.6	0.3	0.25	1.2	
No. 4	10.000	0.4	0.48	4.8	0.4	0.33	3.3	
No. 4 + 10.000	10.000	0.5	0.43	4.3	0.4	0.35	3.5	
合計	54.990			15.1			11.3	

測 点	距 離 (m)	基面整正						備 考
		長 さ (m)	平均長 (m)	面 積 (m2)				
No. 1 + 17.500	0.000	0.5						
No. 2	9.910	0.5	0.50	5.0				
No. 2 + 5.873	5.873	0.5	0.50	2.9				BC. 1
No. 2 + 15.518	9.645	0.5	0.50	4.8				SP. 1
No. 3	4.482	0.5	0.50	2.2				
			0.25					
No. 3 + 4.920	0.000	0.5						
No. 3 + 5.163	0.243	0.5	0.50	0.1				EC. 1
No. 3 + 10.000	4.837	0.5	0.50	2.4				
No. 4	10.000	0.5	0.50	5.0				
No. 4 + 10.000	10.000	0.5	0.50	5.0				
合計	54.990			27.4			0.0	

測 点	距 離 (m)							備 考
	0.000							
合計	0.000			0.0			0.0	

区 分	算 式	数 量
排水構造物工 ベンチフリューム300	$L = 29.5 + 1.0 = 30.500$	30.5 m
落蓋式U型側溝300A	$L = 25.3 = 25.300$	25.3 m
U型側溝600	$L = 2.0 + 1.0 = 3.000$	3.0 m
基礎碎石 RC-40 t=100	・ベンチフリューム300 単位数量より $A1 = 5.0 \div 10.000 \times 30.5 = 15.250$ ・落蓋式U型側溝300A 単位数量より $A2 = 5.0 \div 10.000 \times 25.3 = 12.650$ ・U型側溝600 単位数量より $A3 = 8.0 \div 10.000 \times 3.0 = 2.400$ 計 30.30	30.3 m ²
側溝蓋 コンクリート蓋 落蓋式U型側溝300A	・落蓋式U型側溝300A 単位数量より $N = 20 \div 10.000 \times 25.3 = 51$	51 枚

区 分	算 式	数 量
現場打ち集水桝工 B600-L600-H700	・ 第1号集水桝工、第2号集水桝工 N = 2.0 = 2.000	2 箇所
現場打ち集水桝工 B1000-L1000-H1600	・ 第3号集水桝工 N = 1.0 = 1.000	1 箇所
現場打ち集水桝工 B1000-L1000-H1900	・ 第4号集水桝工 N = 1.0 = 1.000	1 箇所
基礎碎石 RC-40 t=150	・ 第1号集水桝工、第2号集水桝工 単位数量より A = 1.000 + 1.000 = 2.000	2.0 m2
RC-40 t=200	・ 第3号集水桝工、第4号集水桝工 単位数量より A = 2.250 + 2.250 = 4.500	4.5 m2
無筋コンクリート 18-8-40	・ 第1号集水桝工 単位数量より V1 = 0.437 = 0.437 ・ 第2号集水桝工 単位数量より V2 = 0.437 = 0.437 ・ 第3号集水桝工 単位数量より V3 = 1.830 = 1.830 ・ 第4号集水桝工 単位数量より V4 = 2.118 = 2.118 計 4.82	4.8 m3
同上型枠	・ 第1号集水桝工 単位数量より A1 = 5.100 = 5.100 ・ 第2号集水桝工 単位数量より A2 = 5.100 = 5.100 ・ 第3号集水桝工 単位数量より A3 = 16.800 = 16.800 ・ 第4号集水桝工 単位数量より A4 = 19.680 = 19.680 計 46.68	46.7 m2
桝 蓋 グレーチング 蓋 600×600桝穴用 T-2	・ 第1号集水桝工、第2号集水桝工 単位数量より N = 1 + 1 = 2	2 枚
グレーチング 蓋 1000×1000桝穴用 T-25	・ 第3号集水桝工、第4号集水桝工 単位数量より N = 1 + 1 = 2	2 枚

区 分	算 式	数 量
足掛け金具	・ 第3号集水桝工、第4号集水桝工 $N = 4.0 + 5.0 = 9.0$	9 本

排水構造物工 単位当たり数量

ベンチフリューム		BF1-B300	10m当り単位数量													
		B = 300	H = 200	W = 500												
<table> <tr><th colspan="3">排水構造物作業土工</th></tr> <tr><td>床掘</td><td>C3</td><td>0.2</td></tr> <tr><td>埋戻 W<1.0m</td><td>RA1</td><td>0.1</td></tr> <tr><td>基面整正</td><td>KL</td><td>0.5</td></tr> </table>					排水構造物作業土工			床掘	C3	0.2	埋戻 W<1.0m	RA1	0.1	基面整正	KL	0.5
排水構造物作業土工																
床掘	C3	0.2														
埋戻 W<1.0m	RA1	0.1														
基面整正	KL	0.5														
区分	細別	算式		数量												
ベンチフリューム	BF1-B300 136kg/2.0m	N = 10.0 ÷ 2.000		5.00 個												
再生碎石	最大粒径40mm t=10cm	A = 0.500 × 10.0		5.0 m2												
基面整正		作業土工で計上														
第1号集水樹取付部 作業土工	床掘	V = 0.20 × 10.00		2.00 m3												
	埋戻 W<1.0m	V = 0.10 × 10.00		1.00 m3												
	基面整正	A = 0.50 × 10.00		5.00 m2												

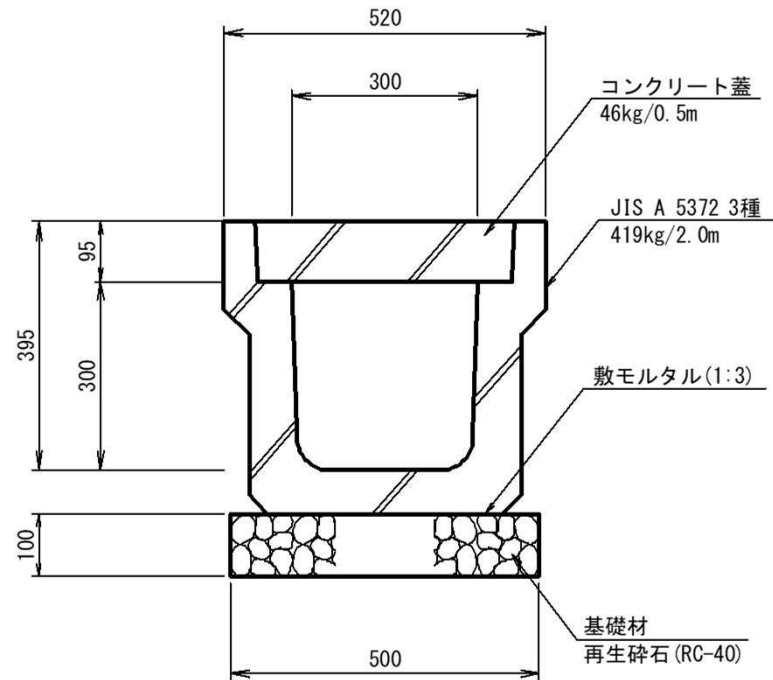
落蓋式U型側溝300A US3-B300A

10 m 当 り 単 位 数 量

B = 300

H = 395

W = 500



区 分	細 別	算 式	数 量
落蓋式U型側溝300A	B300 - H395 419kg/2m	$N = 10.0 \div 2.000 \text{ m/本}$	5 個
基礎碎石	RC-40 t=100	$A = 0.50 \times 10.0$	5.0 m ²
基 面 整 正		作業土工で計上	
コンクリート蓋	46kg/0.5m	$N = 10.0 \div 0.500 \text{ m/枚}$	20 枚

U型側溝600

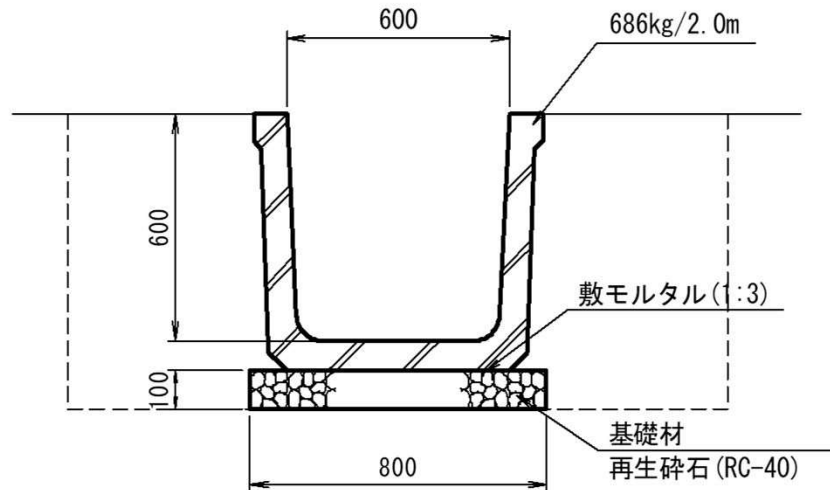
US1-B-B600

1.0m当り単位数量

B = 600

H = 600

W = 800



排水構造物作業土工		
床掘	C3	0.9
埋戻 W<1.0m	RA1	0.8
基面整正	KL	0.8

区 分	細 別	算 式	数 量
U型側溝600	US1-B-B600 686kg/2.0m	$N = 10.0 \div 2.000$	5.00 個
再生碎石	最大粒径40mm t=10cm	$A = 0.800 \times 10.0$	8.0 m ²
基面整正		作業土工で計上	
作業土工 床掘		$V = 0.90 \times 10.00$	9.00 m ³
埋戻 W<1.0m		$V = 0.80 \times 10.00$	8.00 m ³
基面整正		$A = 0.80 \times 10.00$	8.00 m ²

1.00 m2

第 2 号集水枡工		SM	-B600	-L600	-H700	1 基当り	単 位	数 量
B = 600		L = 600		H = 700		b1 = 150	h1 = 150	W1 = 1000 W2 = 1000
区 分	細 別	算 式						数 量
集水枡	現場打ち	N = 1.00						1.00 基
基礎碎石	RC-40 t= 150	A = 1.00 × 1.00						1.000 m2
無筋コンクリート	18-8-40	$V = (0.90 \times 0.90 - 0.60 \times 0.60) \times 0.85 + 0.60 \times 0.60 \times 0.15$						0.437 m3
同上型枠		$A = (0.90 \times 4 + 0.60 \times 4) \times 0.85$						5.100 m2
枡 蓋	グレーチング 枡蓋 T-2	600 × 600 枡穴用						1 枚
足掛金具		N = -						- 本
作業土工 床 堀		集水枡工標準図より 作業土工(平均高) h3 = 0.40 m $V = 1.90 \times 1.90 \times 0.40$						1.44 m3
埋 戻 W<1.0m		$V = 1.90 \times 1.90 \times 0.40 - 0.90 \times 0.90 \times (0.40 - 0.15) - 1.00 \times 1.00 \times 0.15$						1.09 m3
基面整正		A = 1.00 × 1.00						1.00 m2

第3号集水桝工

SM -B1000 -L1000 -H1600 1基当り

単 位 数 量

$B = 1000$

$L = 1000$

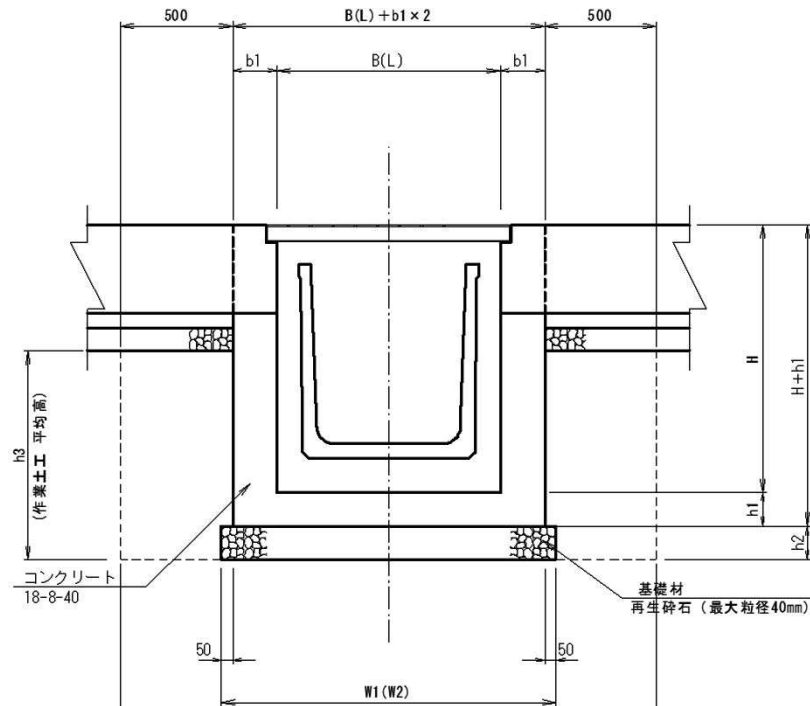
$H = 1600$

$b1 = 200$

$h1 = 150$

$W1 = 1500$

$W2 = 1500$

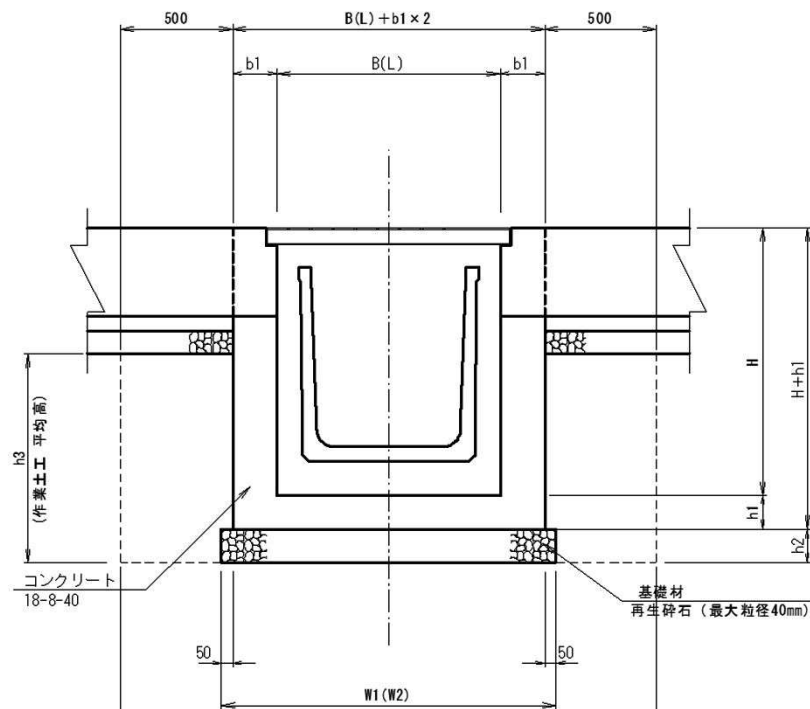


区 分	細 別	算 式	数 量
集水桝	現場打ち	$N = 1.00$	1.00 基
基礎碎石	RC-40 t= 200	$A = 1.50 \times 1.50$	2.250 m ²
無筋コンクリート	18-8-40	$V = (1.40 \times 1.40 - 1.00 \times 1.00) \times 1.75 + 1.00 \times 1.00 \times 0.15$	1.830 m ³
同上型枠		$A = (1.40 \times 4 + 1.00 \times 4) \times 1.75$	16.800 m ²
桝 蓋	グレーチング 桝蓋 T-25	1000 × 1000 桝穴用	1 枚
足掛金具		$N = 4$	4 本
作業土工 床 堀		集水桝工標準図より 作業土工(平均高) $h3 = 1.00 \text{ m}$ $V = 2.40 \times 2.40 \times 1.00$	5.76 m ³
埋 戻 $W < 1.0\text{m}$		$V = 2.40 \times 2.40 \times 1.00 - 1.40 \times 1.40 \times (1.00 - 0.20) - 1.50 \times 1.50 \times 0.20$	3.74 m ³
基面整正		$A = 1.50 \times 1.50$	2.25 m ²

第4号集水桧工

SM -B1000 -L1000 -H1900 1基当り

単 位 数 量

 $B = 1000$ $L = 1000$ $H = 1900$ $b1 = 200$ $h1 = 150$ $W1 = 1500$ $W2 = 1500$ 

区 分	細 別	算 式	数 量
集水桧	現場打ち	$N = 1.00$	1.00 基
基礎碎石	RC-40 t= 200	$A = 1.50 \times 1.50$	2.250 m ²
無筋コンクリート	18-8-40	$V = (1.40 \times 1.40 - 1.00 \times 1.00) \times 2.05 + 1.00 \times 1.00 \times 0.15$	2.118 m ³
同上型枠		$A = (1.40 \times 4 + 1.00 \times 4) \times 2.05$	19.680 m ²
桧 蓋	グレーチング 桧蓋 T-25	1000 × 1000 桧穴用	1 枚
足掛金具		$N = 5$	5 本
作業土工 床 堀		集水桧工標準図より 作業土工(平均高) $h3 = 1.20 \text{ m}$ $V = 2.40 \times 2.40 \times 1.20$	6.91 m ³
埋 戻 $W < 1.0\text{m}$		$V = 2.40 \times 2.40 \times 1.20 - 1.40 \times 1.40 \times (1.20 - 0.20) - 1.50 \times 1.50 \times 0.20$	4.50 m ³
基面整正		$A = 1.50 \times 1.50$	2.25 m ²

構造物撤去工 数 量 集 計 表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	備 考
構造物撤去工					
	舗装版切断	As t=15cm以下	m	15.1	
	舗装版破碎	As t=15cm以下	m ²	4.5	
排水構造物撤去工					
	落蓋側溝撤去	落蓋側溝300	m	14.3	
	U型側溝撤去	300C	m	12.1	
		600	m	2.6	
		700	m	17.0	
	コンクリート蓋撤去	落蓋側溝300用	枚	29	
		U型側溝300C用	枚	13	
運搬処理工					
	殻運搬・処理	鉄筋コンクリート殻	(t) m ³	15.152 6.1	
		アスファルト殻	(t) m ³	0.541 0.2	

区 分	算 式	数 量
構造物撤去工	撤去平面図より	
As舗装版切断 t=15cm以下	$\begin{aligned} & \cdot t=5\text{cm} \\ & L = 15.1 \end{aligned}$	$= 15.1 \quad 15.1 \text{ m}$
As舗装版破碎 t=10cm以下	$\begin{aligned} & \cdot t=5\text{cm} \\ & A = 4.5 \end{aligned}$	$= 4.5 \quad 4.5 \text{ m}^2$
排水構造物撤去工 落蓋側溝300	撤去工平面図より $L = 14.3$	$= 14.3 \quad 14.3 \text{ m}$
U型側溝300C	$L = 12.1$	$= 12.1 \quad 12.1 \text{ m}$
U型側溝600	$L = 2.6$	$= 2.6 \quad 2.6 \text{ m}$
U型側溝700	$L = 16.0 + 1.0$	$= 17.0 \quad 17.0 \text{ m}$
コンクリート蓋撤去 落蓋側溝300用	撤去工平面図より $N = 14.3 \div 0.5 \text{ m/枚}$	$= 29 \quad 29 \text{ 枚}$
U型側溝300C用	$N = 6.3 \div 0.5 \text{ m/枚}$	$= 13 \quad 13 \text{ 枚}$

区 分	算 式	数 量
殻運搬・処理 鉄筋コンクリート殻	・落蓋側溝300 159 kg/1.0m $L = 14.3 \text{ m}$ $W = 0.159 / 1.0 \times 14.3 = 2.274 \text{ t}$ $V = 2.27 / 2.50 \text{ t/m}^3 = 0.91 \text{ m}^3$	
	・U型側溝300C 306 kg/2.0m $L = 12.1 \text{ m}$ $W = 0.306 / 2.0 \times 12.1 = 1.851 \text{ t}$ $V = 1.85 / 2.50 \text{ t/m}^3 = 0.74 \text{ m}^3$	
	・U型側溝600 686 kg/2.0m $L = 2.6 \text{ m}$ $W = 0.686 / 2.0 \times 2.6 = 0.892 \text{ t}$ $V = 0.89 / 2.50 \text{ t/m}^3 = 0.36 \text{ m}^3$	
	・U型側溝700 1000 kg/2.0m $L = 17.0 \text{ m}$ $W = 1.0 / 2.0 \times 17.0 = 8.500 \text{ t}$ $V = 8.50 / 2.50 \text{ t/m}^3 = 3.40 \text{ m}^3$	
	・落蓋側溝300蓋版 38 kg/枚 $N = 29 \text{ 枚}$ $W = 0.038 \times 29 = 1.102 \text{ t}$ $V = 1.10 / 2.50 \text{ t/m}^3 = 0.44 \text{ m}^3$	
	・U型側溝300C蓋版 41 kg/枚 $N = 13 \text{ 枚}$ $W = 0.041 \times 13 = 0.533 \text{ t}$ $V = 0.53 / 2.50 \text{ t/m}^3 = 0.21 \text{ m}^3$	
	$\Sigma W = 2.274 + 1.851 + 0.892 + 8.500$ $ + 1.102 + 0.533 = 15.152$	15.152 t
	$\Sigma V = 0.91 + 0.74 + 0.36 + 3.40$ $ + 0.44 + 0.21 = 6.06$	6.1 m ³
	・As舗装版破砕量より (t=5cm) $V = 4.5 \times 0.05 = 0.23$	0.2 m ³
	単位体積重量 $W = 0.23 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.541$	0.541 t
アスファルト殻		

安全費

工事区分／工 種／種 別／細 別	単位	数量	日当施工量	日数
道路改良工事				
道路土工(第一次施工)	式	1		
路体(築堤)盛土 4.0m以上、20,000m3未満、無し	m3	807	350	2.31
路体(築堤)盛土 2.5m以上4.0m未満	m3	9	86	0.11
路体(築堤)盛土 2.5m未満	m3	2	50	0.04
排水構造物工	式	1		
作業土工	式	1		
床掘り 土砂、標準、無し、無し	m3	34	220	0.16
埋戻し 最大埋戻幅1m未満	m3	25	33	0.76
基面整正	m ²	37	50	0.74
側溝工	式	1		
U型側溝設置工(『L=2000mm』) 昼間 SC-落蓋式U型側溝300A	m	25	43	0.59
蓋版設置工(Co製) 昼間 40kg超え170kg/枚以下 制約無	枚	51	120	0.43
構造物撤去工	式	1		
舗装版切断 アスファルト舗装版、15cm以下	m	15.1	203	0.08
舗装版破碎 アスファルト舗装版、無し、不要、15cm以下	m ²	4.5	484	0.01
管(函)渠型側溝 撤去、200mm以上300mm以下	m	14	66	0.22
殻運搬 コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし、機械積込、	m3	6.1	28	0.22
殻運搬 舗装版破碎、機械積込(騒音対策不要、舗装	m3	0.2	20	0.01
施工日数	日			5.68
配置人数	人			2
交通誘導員	人日			11