

数量計算書
[町道保下伊勢線]

設計数量総括表

工事名：町道保下伊勢線外道路改良工事（3工区）

事業区分：道路新設・改築
工事区分：道路改良

工種	種別	細別	規格	単位	前回数量	今回数量	数量増減	摘要
道路土工				式		1		
	残土処理工			式		1		
		残土処理		m3		79.0		
排水構造物工				式		1		
	作業土工			式		1		
		床掘		m3		78.7		
		埋戻	購入土	m3		56.4		
		コンクリート埋戻		m3		0.4		
		基面整正		m2		72.3		
	側溝工			式		1		
		U型可変側溝	300×400×2000	m		23.4		
		U型可変側溝	300×500×2000	m		16.1		
		U型可変側溝	300×600×2000	m		35.5		
		U型可変側溝	300×700×2000	m		10.7		
		U型可変側溝	300×800×2000	m		28.4		

設計数量総括表

工事名：町道保下伊勢線外道路改良工事（3工区）

事業区分：道路新設・改築
工事区分：道路改良

工種	種別	細別	規格	単位	前回数量	今回数量	数量増減	摘要
		自由勾配側溝	横断用, B500-H600	m		6.0		
		大型自由勾配側溝	縦断用, B1300-H700	m		1.0		
		大型自由勾配側溝	縦断用(堰板), B1300-H700	箇所		1.0		
		6号RC床版	1800×3605/2766×240	枚		1.0		プレキャスト床版
	場所打水路工			式		1		
		既設水路埋戻し		箇所		1.0		
		U型水路		箇所		1.0		
		1号小型重力式擁壁		箇所		1.0		
		2号小型重力式擁壁		箇所		1.0		
		コンクリート充填工		箇所		1.0		
		取付水路復旧		m		0.7		
		水路壁復旧(コンクリート)	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m ³		0.4		
構造物撤去工				式		1		
	防護柵撤去工			式		1		
		車止め移設・撤去		基		2.0		

設計数量総括表

工事名：町道保下伊勢線外道路改良工事（3工区）

事業区分：道路新設・改築
工事区分：道路改良

工種	種別	細別	規 格	単位	前回数量	今回数量	数量増減	摘 要
	運搬処理工			式		1		
		殻運搬処理	無筋コンクリート殻	m3		24.2		
		殻処分	無筋コンクリート殻	t		56.9		
		殻運搬処理	鉄筋コンクリート殻	m3		4.8		
		殻処分	鉄筋コンクリート殻	t		12.1		
		殻運搬処理	アスファルト殻	m3		3.1		
		殻処分	アスファルト殻	t		7.3		
舗装工				式		1		
	アスファルト舗装工			式		1		
		下層路盤	車道，再生クラッシュRC-40，t=15cm	m2		95.9		
		上層路盤	車道，粒度調整砕石M-30，t=10cm	m2		95.9		
		表層	車道，再生密粒度アスファルト混合物，t=5cm	m2		95.9		
	コンクリート舗装工			式		1		
		コンクリート舗装	t=10cm	m2		2.9		
	薄層カラー舗装工	薄層カラー舗装	樹脂系すべり止め舗装工（緑色）	m2		70.0		

設計数量総括表

工事名：町道保下伊勢線外道路改良工事（3工区）

事業区分：道路新設・改築
工事区分：道路改良

工種	種別	細別	規格	単位	前回数量	今回数量	数量増減	摘要
縁石工				式		1		
	作業土工			式		1		
		床掘		m3		0.3		
		埋戻	購入土	m3		0.3		
	縁石工			式		1		
		2号歩車道境界ﾌﾟﾛｯｸ	フラットタイプ	m		2.5		
区画線工				式		1		
	区画線工			式		1		
		溶融式区画線	実線, 白色, W=45cm	m		65.5		
		ペイント式区画線	実線, 白色, W=15cm	m		193.3		
仮設工				式		1		
	仮水路工			式		1		
		高密度ポリエチレン管	ダブル, φ500	m		3.2		
		土のう		袋		18.0		
	交通管理工	交通誘導警備員	交通誘導警備員B	人		90		30日×3人

道路土工

残土集計表

工種	種別	細別	項目	規格	単位	総括表数量	作業区分			埋戻し		備考
							調達区分	使用率	土砂	土砂		
											土量変化率	
排水構造物工												
	作業土工											
		床掘			m ³	78.7	1.000	1.000	78.7			
緑石工												
	作業土工											
		床掘			m ³	0.3	1.000	1.000	0.3			
小計(土砂)										79.0	0.0	(残土合計) 79.0

一般計算書

種 別：残土処理工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
残土処理		79.0 m3

排水構造物工

排水構造物工

工事名：町道保下伊勢線外道路改良工事（3工区）

事業区分：道路新設・改築
工事区分：道路改良

工種	種別	細別	規格	単位	前回数量	今回数量	数量増減	摘要
排水構造物工				式		1		
	作業土工			式		1		
		床掘		m3		78.7		
		埋戻	購入土	m3		56.4		
		コンクリート埋戻		m3		0.4		
		基面整正		m2		72.3		
	側溝工			式		1		
		U型可変側溝	300×400×2000	m		23.4		
		U型可変側溝	300×500×2000	m		16.1		
		U型可変側溝	300×600×2000	m		35.5		
		U型可変側溝	300×700×2000	m		10.7		
		U型可変側溝	300×800×2000	m		28.4		
		自由勾配側溝	横断用, B500-H600	m		6.0		
		大型自由勾配側溝	縦断用, B1300-H700	m		1.0		
		大型自由勾配側溝	縦断用(堰板), B1300-H700	箇所		1.0		

平均断面体積計算表

種 別：作業土工
 ブロック：作業土工
 区 分：
 細 別：床掘
 規 格：

測 点	距 離 (m)	床掘 : 左側			摘 要
		断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	体 積 (m3)	
NO. 5+11. 8		0. 6	—	—	NO. 6と同断面
NO. 6	8. 2	0. 6	0. 60	4. 9	
NO. 6+12. 9	12. 9	0. 9	0. 75	9. 7	
NO. 7	7. 1	0. 7	0. 80	5. 7	
NO. 8	20. 0	0. 3	0. 50	10. 0	
NO. 9	20. 0	0. 5	0. 40	8. 0	
NO. 10	20. 0	0. 5	0. 50	10. 0	
NO. 10+8. 7	8. 7	0. 4	0. 45	3. 9	
NO. 10+9. 2	0. 5	0. 4	0. 40	0. 2	NO. 10+8. 7と同断面
小 計	97. 4			52. 4	
合 計	97. 4			52. 4	

平均断面体積計算表

種 別 : 作業土工
 ブロック : 作業土工
 区 分 :
 細 別 : 床掘
 規 格 :

測 点	距 離 (m)	床掘 : 右側			摘 要
		断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	体 積 (m ³)	
NO. 10+6.0	-	1.9	-	-	
NO. 10+8.7	2.7	1.9	1.90	5.1	
NO. 10+9.2	0.5	1.9	1.90	1.0	NO. 10+8.7と同断面
NO. 10+12.4	-	1.7	-	-	
NO. 10+18.4	6.0	1.7	1.70	10.2	NO. 10+12.4と同断面
NO. 16+2.8	-	0.5	-	-	
NO. 17	17.2	0.5	0.50	8.6	NO. 16+2.8と同断面
小 計	26.4			24.9	
合 計	26.4			24.9	

一般計算書

種 別：作業土工
 ブロック：作業土工
 区 分：

細別／規格	算 式 図	数 量
床掘	<p>HP φ 60</p> <p>水門</p> <p>CO</p> <p>A=1.9m² H=0.75m</p> <p>水</p> <p>下</p> <p>52.4+24.9+1.9×0.75=78.7</p>	78.7 m ³

平均断面体積計算表

種 別：作業土工
 ブロック：作業土工
 区 分：
 細 別：埋戻
 規 格：購入土

測 点	距 離(m)	埋戻：左側			摘 要
		断面積(m ²)	平均断面積(m ²)	体 積(m ³)	
NO.5+11.8	0.0	0.6	—	—	NO.6と同断面
NO.6	8.2	0.6	0.60	4.9	
NO.6+12.9	12.9	0.6	0.60	7.7	
NO.7	7.1	0.6	0.60	4.3	
NO.8	20.0	0.3	0.45	9.0	
NO.9	20.0	0.3	0.30	6.0	
NO.10	20.0	0.3	0.30	6.0	
NO.10+8.7	8.7	0.2	0.25	2.2	
NO.10+9.2	0.5	0.2	0.20	0.1	NO.10+8.7と同断面
合 計	97.4			40.2	

平均断面体積計算表

種 別：作業土工
 ブロック：作業土工
 区 分：
 細 別：埋戻
 規 格：購入土

測 点	距 離(m)	埋戻：右側			摘 要
		断面積(m ²)	平均断面積(m ²)	体 積(m ³)	
NO. 10+6.0	-	1.6	-	-	
NO. 10+8.7	2.7	1.6	1.60	4.3	
NO. 10+9.2	0.5	1.6	1.60	0.8	NO. 10+8.7と同断面
NO. 10+12.4	-	0.9	-	-	
NO. 10+18.4	6.0	0.9	0.90	5.4	NO. 10+12.4と同断面
NO. 16+2.8	-	0.3	-	-	
NO. 17	17.2	0.3	0.30	5.2	NO. 16+2.8と同断面
小 計	26.4			15.7	
合 計	26.4			15.7	

一般計算書

種 別：作業土工
 ブロック：作業土工
 区 分：

細別／規格	算 式／図	数 量
埋戻 購入土	<p style="text-align: center;">水門 CO</p> <p style="text-align: right;">HP φ 600</p> <p style="text-align: right;">A=1.4m² H=0.35m</p> <p style="text-align: center;">40.2+15.7+1.4×0.35=56.39</p>	56.4 m ³
コンクリート埋戻	<p style="font-size: 1.2em; font-weight: bold;">NO. 10+1.4 NO. 10+8.7</p> <p style="text-align: left;">A=0.08m²</p> <p style="text-align: right;">A=0.02m²</p> <p style="text-align: center;">(0.08+0.02)/2×7.3=0.365</p>	0.4 m ³

平均法長面積計算表

種 別：作業土工
 ブロック：作業土工
 区 分：
 細 別：基面整正
 規 格：

測 点	距 離(m)	基面整正：左側			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m ²)	
NO.5+11.8	0.0	0.5	—	—	NO.6と同断面
NO.6	8.2	0.5	0.50	4.1	
NO.6+12.9	12.9	0.5	0.50	6.5	
NO.7	7.1	0.5	0.50	3.6	
NO.8	20.0	0.5	0.50	10.0	
NO.9	20.0	0.5	0.50	10.0	
NO.10	20.0	0.5	0.50	10.0	
NO.10+8.7	8.7	0.5	0.50	4.4	
NO.10+9.2	0.5	0.5	0.50	0.3	NO.10+8.7と同断面
小 計	97.4			48.9	
合 計	97.4			48.9	

平均法長面積計算表

種 別：作業土工
 ブロック：作業土工
 区 分：
 細 別：基面整正
 規 格：

測 点	距 離 (m)	基面整正：右側			摘 要
		幅 (m)	平均幅 (m)	面 積 (m ²)	
NO. 10+6.0	—	1.8	—	—	
NO. 10+8.7	2.7	1.8	1.80	4.9	
NO. 10+9.2	0.5	1.8	1.80	0.9	NO. 10+8.7と同断面
NO. 10+12.4	-	1.5	-	-	
NO. 10+18.4	6.0	1.5	1.50	9.0	NO. 10+12.4と同断面
NO. 16+2.8	-	0.5	-	-	
NO. 17	17.2	0.5	0.50	8.6	NO. 16+2.8と同断面
小 計	26.4			23.4	
合 計	26.4			23.4	

一般計算書

種 別：作業土工
ブロック：作業土工
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
基面整正	$48.9 + 23.4 = 72.3$	72.3 m ²

数量集計表

種 別：側溝工
規 格：

細 別	規 格	単位	一般計算書						合 計	摘 要
U型可変側溝	300×300×2000	m								
	300×400×2000	m	23.4						23.4	
	300×500×2000	m	16.1						16.1	
	300×600×2000	m	35.5						35.5	
	300×700×2000	m	10.7						10.7	
	300×800×2000	m	28.4						28.4	
自由勾配側溝	横断用, B500-H600	m	6.0						6.0	
大型自由勾配側溝	縦断用, B1300-H700	m	1.0						1.0	
	縦断用(堰板), B1300-H700	箇所	1.0						1.0	
6号RC床版	1800×3605/2766×240	枚	1						1	

インバートコンクリート平均高計算表

種 別：側溝工
 ブロック：一般計算書
 区 分：
 細 別：U型可変側溝
 規 格：300×400×2000

測 点	距 離 (m)	インバートコンクリート平均高			摘 要
		高 さ (m)	平 均 (m)	面 積 (m2)	
NO. 10+2.5		0.050	—	—	
NO. 10+8.7	6.2	0.100	0.075	0.465	
小 計	6.2			0.465	平均高
					$0.465/6.2=0.075$
NO. 16+2.8		0.092	—	—	
NO. 17	17.2	0.126	0.109	1.875	
小 計	17.2			1.875	平均高
					$1.875/17.2=0.109$
合 計	23.4			2.340	

一般計算書

種 別：側溝工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
U型可変側溝 300×400×2000		23.4 m

数量調書

種 別：側溝工
 ブロック：一般計算書
 区 分：
 細 別：U型可変側溝
 規 格：300×500×2000

単 位：m

測 点	数 量	摘 要
NO. 9+6. 4~NO. 10+2. 5	16. 1	
小 計	16. 1	
合 計	16. 1	

インバートコンクリート平均高計算表

種 別：側溝工
 ブロック：一般計算書
 区 分：
 細 別：U型可変側溝
 規 格：300×500×2000

測 点	距 離(m)	インバートコンクリート平均高			摘 要
		高 さ(m)	平 均(m)	面 積(m ²)	
NO. 9+6.4	—	0.050	—	—	
NO. 10	13.6	0.130	0.090	1.224	
NO. 10+2.5	2.5	0.150	0.140	0.350	平均高
					1.574/16.1=0.098
小 計	16.1			1.574	
合 計	16.1			1.574	

一般計算書

種 別：側溝工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
U型可変側溝 300×500×2000		16.1 m

数量調書

種 別 : 側溝工
 ブロック : 一般計算書
 区 分 :
 細 別 : U型可変側溝
 規 格 : 300×600×2000

単 位 : m

測 点	数 量	摘 要
NO. 7+10. 9~NO. 9+6. 4	35. 5	
小 計	35. 5	
合 計	35. 5	

インバートコンクリート平均高計算表

種 別：側溝工
 ブロック：一般計算書
 区 分：
 細 別：U型可変側溝
 規 格：300×600×2000

測 点	距 離(m)	インバートコンクリート平均高			摘 要
		高 さ(m)	平 均(m)	面 積(m ²)	
NO. 7+10. 9	—	0. 050	—	—	
NO. 8	9. 1	0. 135	0. 093	0. 846	
NO. 9	20. 0	0. 113	0. 124	2. 480	
NO. 9+6. 4	6. 4	0. 150	0. 132	0. 845	平均高
					4. 171/35. 5=0. 117
小 計	35. 5			4. 171	
合 計	35. 5			4. 171	

一般計算書

種 別：側溝工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
U型可変側溝 300×600×2000		35.5 m

数量調書

種 別 : 側溝工

ブロック : 一般計算書

区 分 :

細 別 : U型可変側溝

規 格 : 300×700×2000

単 位 : m

測 点	数 量	摘 要
NO. 7+0.2~NO. 7+10.9	10.7	
小 計	10.7	
合 計	10.7	

インバートコンクリート平均高計算表

種 別：側溝工
ブロック：一般計算書
区 分：
細 別：U型可変側溝
規 格：300×700×2000

測 点	距 離(m)	インバートコンクリート平均高			摘 要
		高 さ(m)	平 均(m)	面 積(m ²)	
NO. 7+0.2	—	0.050	—	—	
NO. 7+10.9	10.7	0.150	0.100	1.070	平均高
					1.070/10.7=0.100
小 計	10.7			1.070	
合 計	10.7			1.070	

一般計算書

種 別：側溝工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
U型可変側溝 300×700×2000		10.7 m

インバートコンクリート平均高計算表

種 別 : 側溝工
 ブロック : 一般計算書
 区 分 :
 細 別 : U型可変側溝
 規 格 : 300×800×2000

測 点	距 離 (m)	インバートコンクリート平均高			摘 要
		高 さ (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	
NO. 5+11. 8	—	0. 058	—	—	
NO. 6	8. 2	0. 061	0. 060	0. 492	
NO. 6+12. 9	12. 9	0. 167	0. 114	1. 471	
NO. 7	7. 1	0. 148	0. 158	1. 122	
NO. 7+0. 2	0. 2	0. 150	0. 149	0. 030	平均高
					3. 115/28. 4=0. 110
小 計	28. 4			3. 115	
合 計	28. 4			3. 115	

一般計算書

種 別：側溝工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
U型可変側溝 300×800×2000		28.4 m

数量調書

種 別：側溝工
 ブロック：一般計算書

区 分：

細 別：大型自由勾配側溝

規 格：縦断用, B1300-H700

単 位：m

測 点	数 量	摘 要
NO. 9+12. 2～NO. 10+6. 2	—	
NO. 10+8. 2～NO. 10+9. 2	1. 0	
小 計	1. 0	
合 計	1. 0	

平均幅員面積計算表

種 別：側溝工
 ブロック：一般計算書
 区 分：
 細 別：大型自由勾配側溝
 規 格：縦断用, B1300-H700

測 点	距 離 (m)	インバートコンクリート平均高			摘 要
		幅 (m)	平均幅 (m)	面 積 (m ²)	
NO. 10+8.2		0.169	—	—	
NO. 10+8.7	0.5	0.170	0.170	0.085	
NO. 10+9.2	0.5	0.170	0.170	0.085	
小 計	1.0			0.170	平均高
					0.170/1.0=0.170
合 計	1.0			0.170	

一般計算書

種 別：側溝工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
大型自由勾配側溝 縦断用, B1300-H70 0		1.0 m

数量調書

種 別：側溝工
 ブロック：一般計算書

区 分：

細 別：大型自由勾配側溝

規 格：縦断用(堰板), B1300-H700

単 位：箇所

測 点	数 量	摘 要
NO.10+6.2～NO.10+8.2	1.0	
小 計	1.0	
合 計	1.0	

平均幅員面積計算表

種 別：側溝工
 ブロック：一般計算書
 区 分：
 細 別：大型自由勾配側溝
 規 格：縦断用(堰板), B1300-H700

測 点	距 離(m)	インバートコンクリート平均高			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m2)	
NO. 10+6.2	—	0.165	—	—	
NO. 10+8.2	2.0	0.169	0.167	0.334	
					平均高
					$0.334 / 2.0 = 0.167$
小 計	2.0			0.334	
合 計	2.0			0.334	

一般計算書

種 別：側溝工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
大型自由勾配側溝 縦断用(堰板), B13 00-H700		1.0 箇所

一般計算書

種別：側溝工
ブロック：一般計算書
区分：

図面は構造図 挿入

数量調書

種 別：側溝工
ブロック：一般計算書
区 分：
細 別：6号RC床版
規 格：1800×3605/2766×240

単 位：枚

測 点	数 量	摘 要
EP付近	1.0	右側
小 計	1.0	
合 計	1.0	

一般計算書

種 別：側溝工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
6号RC床版 1800×3605/2766 ×240		1 枚

単位数計算書

細 別：U型可変側溝
規 格：300×400×2000

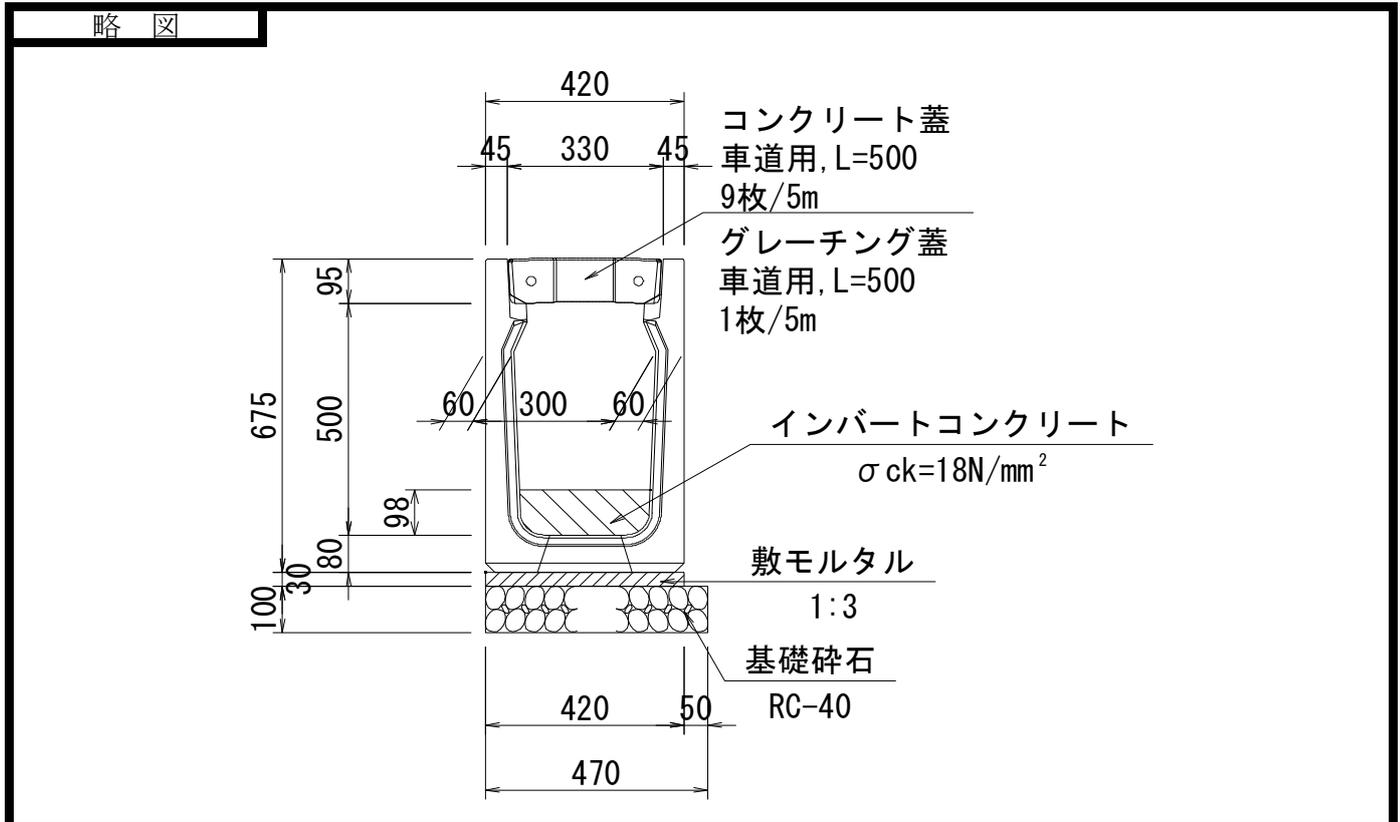
10.0 m当り

略 図		算 式	数 量
<p> コンクリート蓋 車道用, L=500 9枚/5m グレーチング蓋 車道用, L=500 1枚/5m $A=0.026m^2$ インバートコンクリート $\sigma_{ck}=18N/mm^2$ 敷モルタル 1:3 基礎碎石 RC-40 </p>			
材料/規格		算 式	数 量
基面整正		$0.47 \times 10.0 = 4.700$	
U型可変側溝 300×400×2000		$10.0 / 2.0 = 5.000$	4.700 m ²
インバートコンクリート $\sigma_{ck}=18N/mm^2$		$(0.026 + 0.00079 \times 2) \times 10.0 = 0.276$ (低版開口部: $0.00079 \times 2 / 1.0m$ 当り)	5.000 本 0.276 m ³
敷モルタル 1:3		$0.42 \times 0.03 \times 10.0 = 0.126$	0.126 m ³
基礎碎石 RC-40, t=10cm		$0.47 \times 10.0 = 4.700$	4.700 m ²
コンクリート蓋 車道用, L=500		$9.0 / 0.50 = 18.000$	18.000 枚
グレーチング蓋 車道用, L=500		$1.0 / 0.50 = 2.000$	2.000 枚

単位数量計算書

細 別：U型可変側溝
規 格：300×500×2000

10.0 m当り



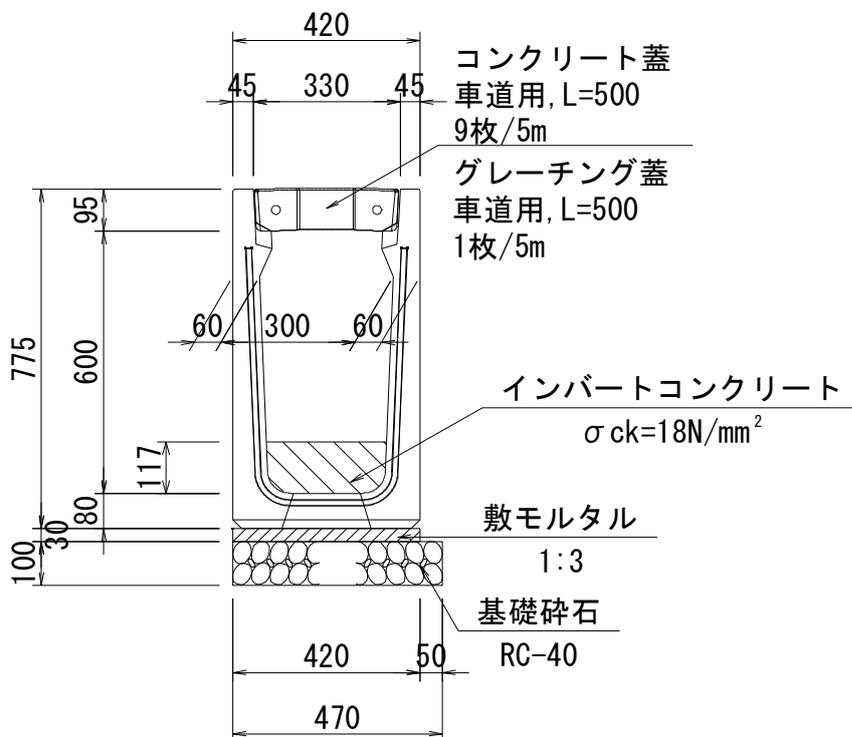
材料/規格	算 式	数 量
基面整正	$0.47 \times 10.0 = 4.700$	
U型可変側溝 300×500×2000	$10.0 / 2.0 = 5.000$	4.700 m ²
インバートコンク リート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$(0.026 + 0.00085 \times 2) \times 10.0 = 0.277$ (低版開口部: $0.00085 \times 2 / 1.0\text{m当り}$)	5.000 本 0.277 m ³
敷モルタル 1:3	$0.42 \times 0.03 \times 10.0 = 0.126$	0.126 m ³
基礎碎石 RC-40, t=10cm	$0.47 \times 10.0 = 4.700$	4.700 m ²
コンクリート蓋 車道用, L=500	$9.0 / 0.50 = 18.000$	18.000 枚
グレーチング蓋 車道用, L=500	$1.0 / 0.50 = 2.000$	2.000 枚

単位数量計算書

細 別：U型可変側溝
規 格：300×600×2000

10.0 m当り

略 図



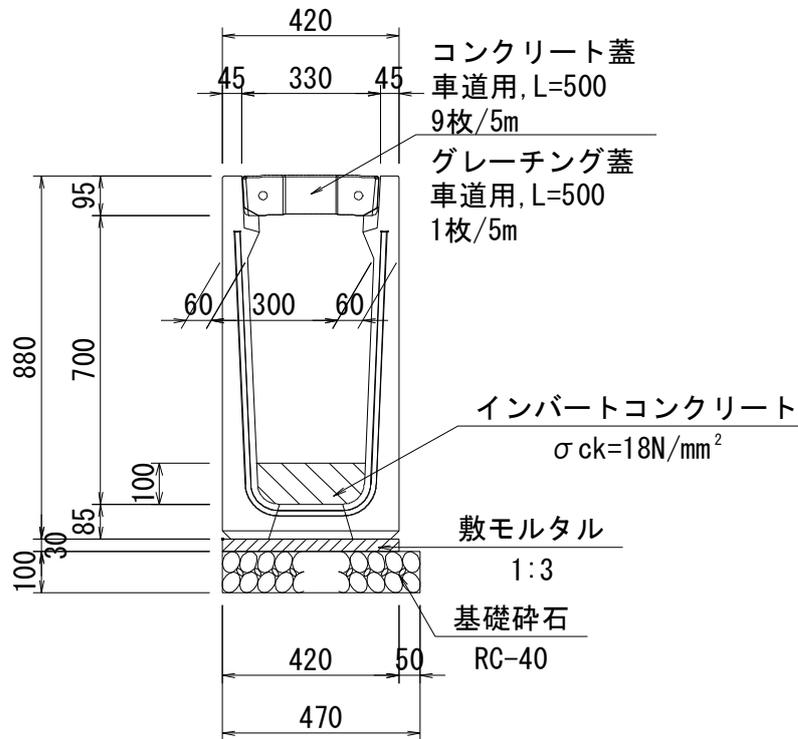
材料/規格	算 式	数 量
基面整正	$0.47 \times 10.0 = 4.700$	
U型可変側溝 300×600×2000	$10.0 / 2.0 = 5.000$	4.700 m ²
インバートコンク リート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$(0.030 + 0.00085 \times 2) \times 10.0 = 0.317$ (低版開口部: $0.00085 \times 2 / 1.0\text{m当り}$)	5.000 本
敷モルタル 1:3	$0.42 \times 0.03 \times 10.0 = 0.126$	0.317 m ³
基礎碎石 RC-40, t=10cm	$0.47 \times 10.0 = 4.700$	0.126 m ³
コンクリート蓋 車道用, L=500	$9.0 / 0.50 = 18.000$	4.700 m ²
グレーチング蓋 車道用, L=500	$1.0 / 0.50 = 2.000$	18.000 枚
		2.000 枚

単位数量計算書

細 別：U型可変側溝
規 格：300×700×2000

10.0 m当り

略 図



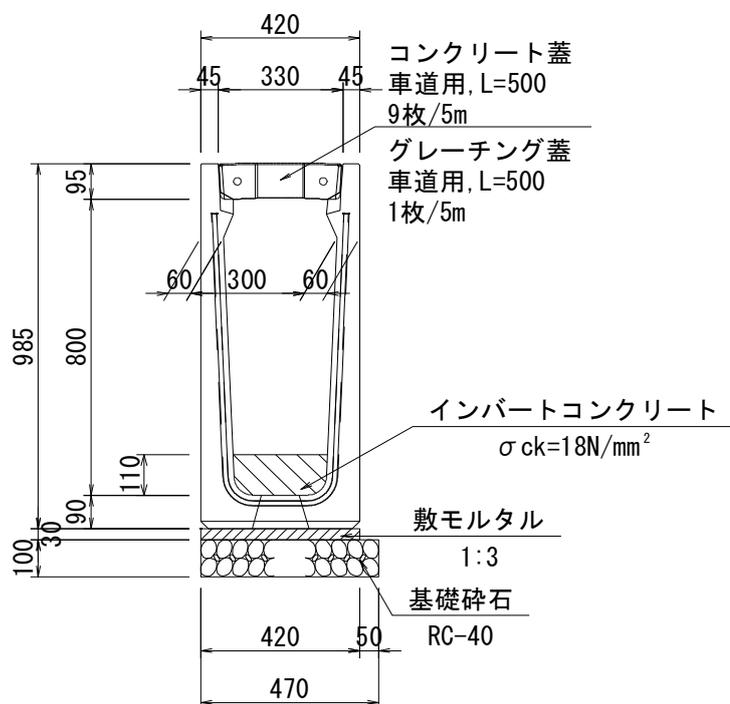
材料／規格	算 式	数 量
基面整正	$0.47 \times 10.0 = 4.700$	4.700 m ²
U型可変側溝 300×700×2000	$10.0 / 2.0 = 5.000$	5.000 本
インバートコンクリート $\sigma_{ck} = 18\text{N/mm}^2$	$(0.024 + 0.00090 \times 2) \times 10.0 = 0.258$ (低版開口部: $0.00090 \times 2 / 1.0\text{m当り}$)	0.258 m ³
敷モルタル 1:3	$0.42 \times 0.03 \times 10.0 = 0.126$	0.126 m ³
基礎砕石 RC-40, t=10cm	$0.47 \times 10.0 = 4.700$	4.700 m ²
コンクリート蓋 車道用, L=500	$9.0 / 0.50 = 18.000$	18.000 枚
グレーチング蓋 車道用, L=500	$1.0 / 0.50 = 2.000$	2.000 枚

単位数計算書

細 別：U型可変側溝
規 格：300×800×2000

10.0 m当り

略 図



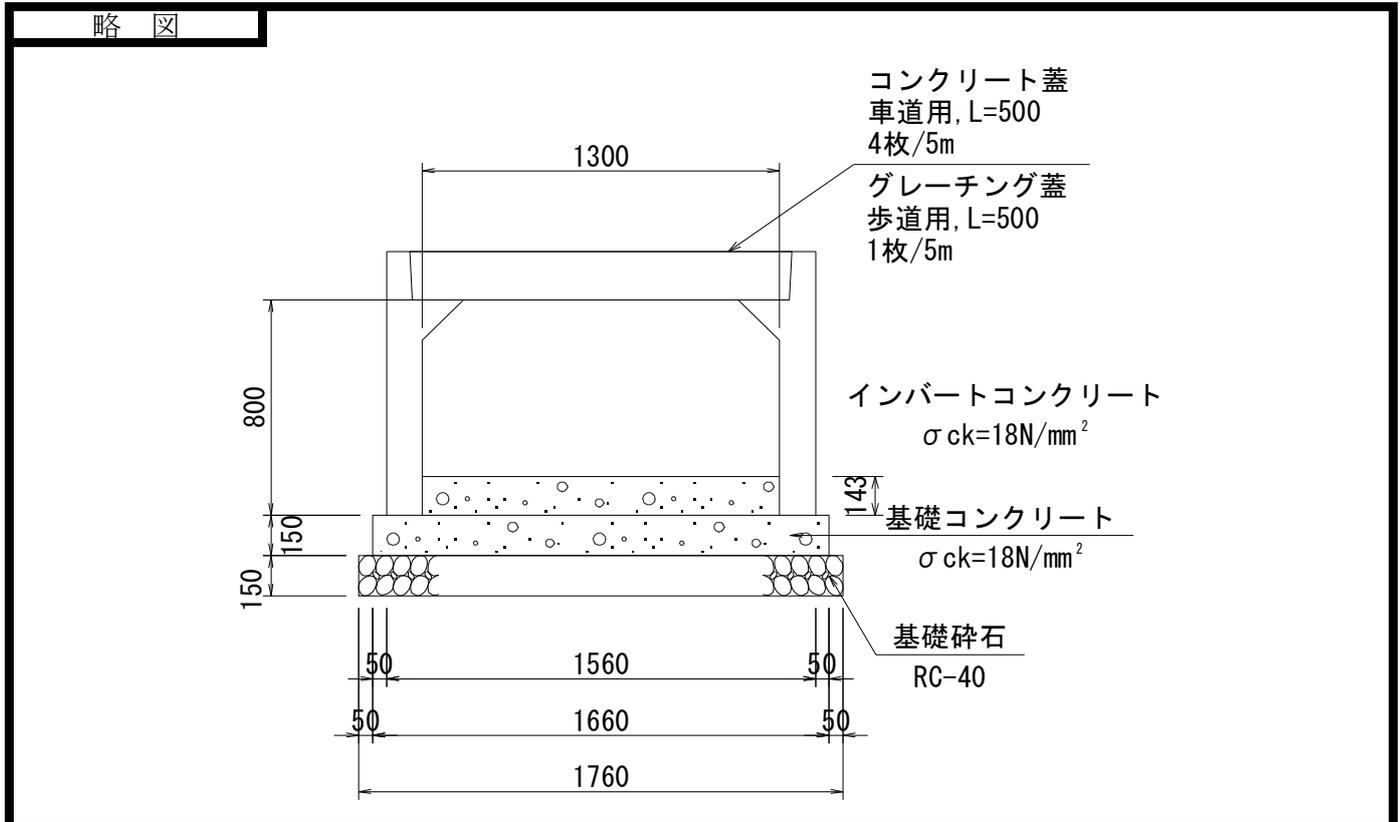
材料表

材料/規格	算 式	数 量
基面整正	$0.47 \times 10.0 = 4.700$	4.700 m ²
U型可変側溝 300×800×2000	$10.0 / 2.0 = 5.000$	5.000 本
インバートコンク リート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$(0.026 + 0.00068 \times 2) \times 10.0 = 0.274$ (低版開口部: $0.00068 \times 2 / 1.0\text{m当り}$)	0.274 m ³
敷モルタル 1:3	$0.42 \times 0.03 \times 10.0 = 0.126$	0.126 m ³
基礎砕石 RC-40, t=10cm	$0.47 \times 10.0 = 4.700$	4.700 m ²
コンクリート蓋 車道用, L=500	$9.0 / 0.50 = 18.000$	18.000 枚
グレーチング蓋 車道用, L=500	$1.0 / 0.50 = 2.000$	2.000 枚

単位数量計算書

細 別：大型自由勾配側溝
規 格：縦断用, B1300-H700

10.0 m当り

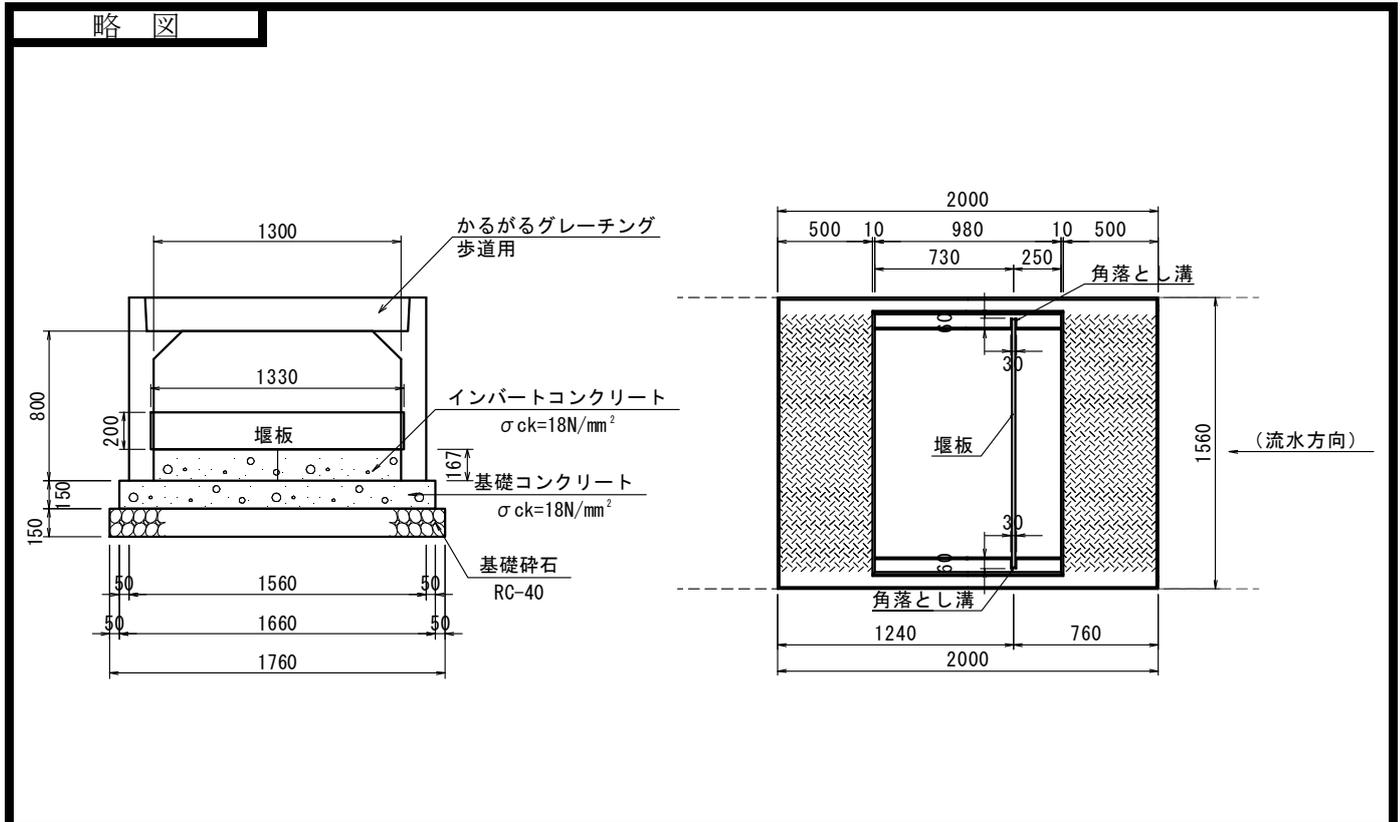


材料/規格	算 式	数 量
基面整正	$1.76 \times 10.0 = 17.600$	
自由勾配側溝	$10.0 / 2.0 = 5.000$	17.600 m ²
FSL-B1300-H700 L=2000		5.000 本
インバートコンクリート	$1.30 \times 0.143 \times 10.0 = 1.859$	
$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$		1.859 m ³
基礎コンクリート	$1.66 \times 0.15 \times 10.0 = 2.490$	
$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$		2.490 m ³
同上型枠	$0.15 \times 2 \times 10.0 = 3.000$	
		3.000 m ²
基礎砕石	$1.76 \times 10.0 = 17.600$	
RC-40, t=15cm		17.600 m ²
コンクリート蓋	$10 - 2 = 8.000$	
車道用, L=500		8.000 枚
グレーチング蓋	1枚/5m	
歩道用, L=500		2.000 枚

単位数計算書

細 別：大型自由勾配側溝
規 格：縦断用(堰板), B1300-H700

1.0 箇所当り



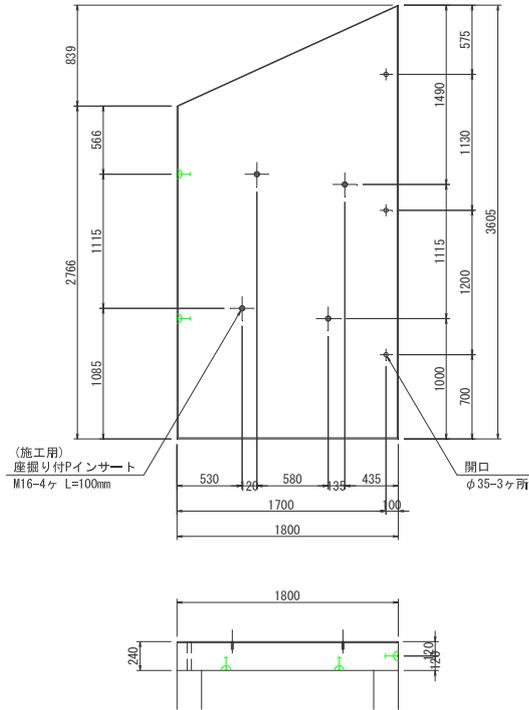
材料/規格	算 式	数 量
基面整正	$1.76 \times 2.0 = 3.520$	3.520 m ²
自由勾配側溝	構造図より	1.000 本
FSL-B1300-H700 L=2000 角落とし 溝付		1.000 本
インバートコンク リート	$1.30 \times 0.167 \times 2.0 = 0.434$	0.434 m ³
$\sigma_{ck} = 18\text{N/mm}^2$		0.498 m ³
基礎コンクリート	$1.66 \times 0.15 \times 2.0 = 0.498$	0.498 m ³
$\sigma_{ck} = 18\text{N/mm}^2$		0.600 m ²
同上型枠	$0.15 \times 2 \times 2.0 = 0.600$	0.600 m ²
基礎碎石	$1.76 \times 2.0 = 3.520$	3.520 m ²
RC-40, t=15cm		1.000 枚
グレーチング蓋	構造図より	1.000 枚
歩道用, L=1000 (軽 量タイプ)		1.000 枚
堰板	構造図より	1.000 枚
1330×200×20		1.000 枚

単位数計算書

細 別：6号RC床版
規 格：1800×3605/2766×240

1.0 枚当り

略 図



材料/規格	算 式	数 量
プレキャスト床版 1800×3605/2766 ×240	構造図より	1.000 枚
モルタル注入 無収縮モルタル プレミックスタイ プ	$\{(0.035/2)^2 \times \pi \times 0.24 - (0.016/2)^2 \times \pi \times 0.16\} \times 3 = 0.001$	0.001 m ³

数量調書

種 別 : 場所打水路工
 ブロック : 一般計算書
 区 分 :
 細 別 : 既設水路埋戻し
 規 格 :

単 位 : 箇所

測 点	数 量	摘 要
IP.2+1.4付近	1.0	左側
小 計	1.0	
合 計	1.0	

一般計算書

種 別：場所打水路工
 ブロック：一般計算書
 区 分：

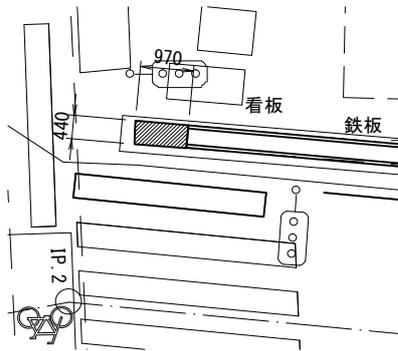
細別／規格	算 式 / 図	数 量
既設水路埋戻し		1 箇所
U型水路	EP付近 N=1.0(箇所)	1 箇所
1号小型重力式擁壁	EP付近 N=1.0(箇所)	1 箇所
2号小型重力式擁壁	EP付近 N=1.0(箇所)	1 箇所
コンクリート充填工	EP付近 N=1.0(箇所)	1 箇所
取付水路復旧	EP付近 L=0.7(m)	0.7 m
水路壁復旧(コンクリート) σ ck=18N/mm ²	<p style="text-align: center;"> $0.4 \times 0.7 + (0+0.2) / 2 \times 0.7 = 0.350$ </p>	0.350 m ³

単位数量計算書

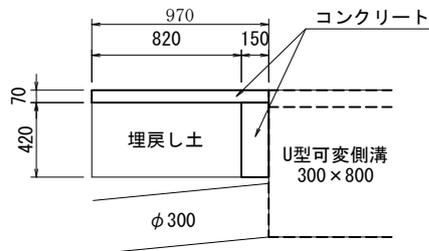
細別：既設水路埋戻し
規 格：

1.0 箇所当り

略 図



側面図 S=1:30



材料／規格	算 式	数 量
コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$0.44 \times 0.15 \times 0.42 + 0.44 \times 0.97 \times 0.07 = 0.058$	0.058 m ³
型枠	$0.44 \times 0.42 + 0.44 \times 0.49 = 0.400$	0.400 m ²
埋戻し土 購入土	$0.82 \times 0.44 \times 0.42 = 0.2$	0.2 m ³

単位数計算書

細 別：U型水路
規 格：

1.0 箇所当り

材料/規格	算 式	数 量
コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$0.20 \times (0.6+0.61) \times 1/2 \times 2.766+0.20 \times 0.61 \times 3.605+0.3 \times 1.80 \times (2.766+3.605) \times 1/2-0.61 \times 1.365 \times 0.20-0.54 \times 0.56 \times 0.20=2.268$	2.268 m ³
型枠	$2 \times \{(0.90+0.91) \times 1/2 \times 2.766+0.91 \times 3.605\}+0.20 \times (0.61 \times 2+0.56 \times 2)+0.20 \times (0.90+0.91 \times 3)-0.30 \times (2.766+3.605)-2 \times (1.365 \times 0.61+0.54 \times 0.56)=8.580$	8.580 m ²
ズレ止め鉄筋 SD345 D16 L=320	$0.32 \times 1.56 \times 3=1.5$	1.500 kg
無収縮モルタル	$0.035^2 \times \pi/4 \times 0.24 \times 3=0.001$	0.001 m ³
均しコンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$(2.766+3.605) \times 1/2 \times 2.0 \times 0.1=0.637$	0.637 m ³
同上型枠	$(2.766+2.00+3.605) \times 0.1=0.837$	0.837 m ²
基礎砕石 RC-40 t=20cm	$(2.766+3.605) \times 1/2 \times 2.0=6.371$	6.371 m ²
鉄筋 SD345 D13	鉄筋質量表より	116.000 kg
鉄筋 SD345 D13	鉄筋質量表より	57.000 kg

単位数量計算書

細 別：1号小型重力式擁壁
規 格：

1.0 箇所当り

材 料 / 規 格	算 式	数 量
コンクリート σ ck=18N/mm2	$0.702 \times 1.34 \times 0.14 + \{0.702 \times 1.34 + (0.30 + 0.657) \times 1/2 \times 1.19\} \times 1/2 \times 0.70 = 0.660$	0.660 m3
型枠	$1.34 \times 2 \times 0.14 + \{1.34 + (1.19 \times 1.044 + 1.19) \times 1/2\} \times 0.70 + (0.702 \times 1.34) + (0.30 + 0.657) \times 1/2 \times 1.19 - 0.2 \times 1.34 = 3.407$	3.407 m2
基礎砕石 RC-40 t=20cm	$0.902 \times 0.14 + (0.857 + 0.902) \times 1/2 \times 0.70 = 0.742$	0.742 m2

単位数計算書

細別：2号小型重力式擁壁
規格：

1.0 箇所当り

材料/規格	算式	数量
コンクリート σ _{ck} =18N/mm ²	$\{0.705 \times 1.35 + (0.30 + 0.705) \times 1/2 \times 1.35\} \times 1/2 \times 0.72 = 0.587$	0.587 m ³
型枠	$1.35 \times \{1.00 + (1.00 + 1.044) \times 1/2\} \times 0.72 + 0.705 \times 1.35 + (0.30 + 0.705) \times 1/2 \times 1.35 - 0.2 \times 1.35 = 3.326$	3.326 m ²
基礎砕石 RC-40 t=20cm	$0.905 \times 0.72 = 0.652$	0.652 m ²

単位数量計算書

細 別：コンクリート充填工
規 格：

1.0 箇所当り

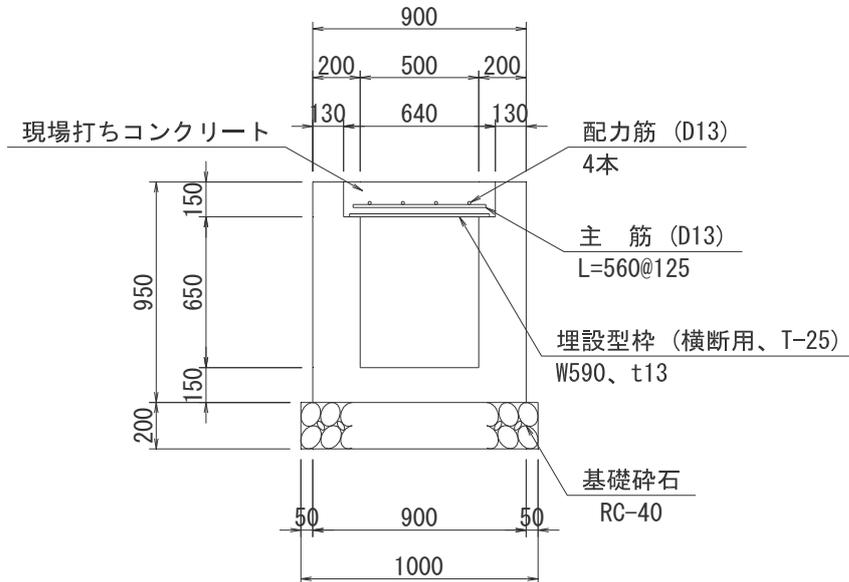
材 料 / 規 格	算 式	数 量
コンクリート $\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$	$\{(0.349 \times 0.20) + (1/2 \times 0.128 \times 0.274)\} \times 0.61 = 0.053$	0.053 m ³
型枠	$(0.349 + 0.274 + 0.20) \times 0.61 = 0.502$	0.502 m ²

単位数量計算書

細 別：取付水路復旧
規 格：

10.0 m当り

略 図



材料／規格	算 式	数 量
コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$(0.95 \times 0.90 - 0.65 \times 0.50) \times 10 = 5.300$	5.300 m ³
型枠	$(0.95 \times 2 + 0.65 \times 2 + 0.15 \times 2) \times 10 = 35.000$	35.000 m ²
基礎砕石 RC-40 t=20cm	$1.0 \times 10 = 10.000$	10.000 m ²
埋設型枠 横断用 T-25 W590 t=13		10.000 枚
主筋 SD345 D13	$0.56 \times 10 / 0.125 \times 0.995 = 44.576$	44.576 kg
配力筋 SD345 D13	$10.0 \times 4 \times 0.995 = 39.800$	39.800 kg

構造物撤去工

構造物撤去工

工事名：町道保下伊勢線外道路改良工事（3工区）

事業区分：道路新設・改築
工事区分：道路改良

工種	種別	細別	規格	単位	前回数量	今回数量	数量増減	摘要
構造物撤去工				式		1		
	防護柵撤去工			式		1		
		車止め移設・撤去		基		2.0		
	構造物取壊し工			式		1		
		コンクリート構造物取壊し	無筋	m3		24.2		
		コンクリート構造物取壊し	鉄筋	m3		1.9		
		舗装版取壊し	車道部, t ≤ 10cm (t=5cm)	m2		62.5		
		舗装版取壊し	歩道部, t ≤ 10cm (t=3cm)	m2		0.0		
		舗装版切断	アスファルト, t ≤ 15cm	m		131.1		
		石積取壊し		m2		0.0		
	排水構造物撤去工			式		1		
		コンクリート蓋版撤去	600×850×100	枚		6		
		コンクリート蓋版撤去	600×1000×100	枚		8		
		コンクリート蓋版撤去	450×600×100	枚		80		
		鋼板撤去	650×1000	枚		9		

数量調書

種 別：防護柵撤去工
 ブロック：一般計算書
 区 分：
 細 別：車止め移設・撤去
 規 格：H=1.1m

単 位：基

測 点	数 量	摘 要
NO. 6+5.7付近	1.0	左側
NO. 7+0.7付近	1.0	左側
小 計	2.0	
合 計	2.0	

一般計算書

種 別：防護柵撤去工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
車止め移設・撤去		2.0 基

平均断面体積計算表

種 別：構造物取壊し工
 ブロック：構造物取壊し工
 区 分：
 細 別：コンクリート構造物取壊し
 規 格：無筋

測 点	距 離(m)	無筋：左側			摘 要
		断面積(m ²)	平均断面積(m ²)	体 積(m ³)	
NO.5+11.8	0.0	0.1	—	—	NO.6と同断面
NO.6	8.2	0.1	0.10	0.8	
NO.6+12.9	12.9	0.2	0.15	1.9	
NO.7	7.1	0.1	0.15	1.1	
NO.8	20.0	0.1	0.10	2.0	
NO.9	20.0	0.2	0.15	3.0	
NO.10	20.0	0.2	0.20	4.0	
NO.10+8.7	8.7	0.1	0.15	1.3	
小 計	96.9			14.1	
合 計	96.9			14.1	

平均断面体積計算表

種 別：構造物取壊し工
 ブロック：構造物取壊し工
 区 分：
 細 別：コンクリート構造物取壊し
 規 格：無筋

測 点	距 離(m)	無筋：右側			摘 要
		断面積(m ²)	平均断面積(m ²)	体 積(m ³)	
NO. 10+6.2	—	0.70	—	—	
NO. 10+8.7	2.5	0.70	0.70	1.8	
NO. 10+9.2	0.5	0.70	0.70	0.4	NO. 10+8.7と同断面
小 計	20.2			3.9	
NO. 10+12.4	—	0.3	—	—	
NO. 10+18.4	6.0	0.3	0.30	1.8	NO. 10+12.4と同断面
NO. 16+2.8	—	0.1	—	—	
NO. 17	17.2	0.1	0.10	1.7	NO. 16+2.8と同断面
合 計	43.4			7.4	

一般計算書

種 別：構造物取壊し工
 ブロック：構造物取壊し工
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
コンクリート構造物取壊し 無筋	<p style="color: red; font-size: 24px; font-weight: bold;">土のう</p> <p style="font-size: 24px; font-weight: bold;">水門</p> <p style="font-size: 24px; font-weight: bold;">CO</p> <p style="font-size: 24px; font-weight: bold;">HP φ 600</p> <p>下面：A=0.9m²</p> <p>上面：A=0.6m²</p> <p>H=0.7m</p> <p>下面：A=1.2m²</p> <p>A=0.8m²</p> <p>H=0.6m</p> <p>上面：A=0.9m²</p> <p>H=0.9m</p> <p>下</p> <p>V=0.8+(0.9+1.2)/2×0.9+(0.6+0.9)/2×0.7=2.27m³</p> <p>L=1.0m</p> <p>A=0.4m²</p> <p>0.4×1.0=0.40</p> <p>ΣV=14.1+7.4+2.27+0.40=24.17m³</p>	24.2 m ³

一般計算書

種 別：構造物取壊し工
 ブロック：構造物取壊し工
 区 分：

細別／規格	算 式 図	数 量
コンクリート構造物取壊し 鉄筋	<p style="text-align: center;"> $V = (5.39 + 4.26) * 0.2 = 1.9\text{m}^3$ </p>	1.9 m ³

平均幅員面積計算表

種 別：構造物取壊し工
 ブロック：構造物取壊し工
 区 分：
 細 別：舗装版取壊し
 規 格：車道部， t ≤ 10cm (t=5cm)

測 点	距 離(m)	左側			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m ²)	
NO. 5+11. 8		0. 6	—	—	NO. 6と同断面
NO. 6	8. 2	0. 6	0. 60	4. 9	
NO. 6+12. 9	12. 9	0. 6	0. 60	7. 7	
NO. 7	7. 1	0. 6	0. 60	4. 3	
NO. 8	20. 0	0. 1	0. 35	7. 0	
NO. 9	20. 0	0. 2	0. 15	3. 0	
NO. 10	20. 0	0. 2	0. 20	4. 0	
NO. 10+8. 7	8. 7	0. 2	0. 20	1. 7	NO. 10と同断面
小 計	96. 9			32. 6	
合 計	96. 9			32. 6	

平均幅員面積計算表

種 別：構造物取壊し工
 ブロック：構造物取壊し工
 区 分：
 細 別：舗装版取壊し
 規 格：車道部, t≤10cm(t=5cm)

測 点	距 離(m)	右側			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m2)	
NO. 10+6.2	-	0.8	-	-	
NO. 10+8.7	2.5	1.2	1.00	2.5	
NO. 10+9.2	0.5	0.0	0.60	0.3	
小 計	3.0			2.8	
NO. 10+12.4	-	1.9	-	-	
NO. 10+18.4	6.0	1.9	1.90	11.4	NO. 10+12.4と同断面
NO. 16+2.8	-	1.1	-	-	
NO. 17	17.2	0.5	0.80	13.8	
合 計	26.2			28.0	

一般計算書

種 別：構造物取壊し工
 ブロック：構造物取壊し工
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
舗装版取壊し 車道部, $t \leq 10\text{cm}$ ($t=5\text{cm}$)		
	$32.6 + 28.0 + 1.9 = 62.5$	62.5 m ²
舗装版切断 $t \leq 10\text{cm}$ ($t=5\text{cm}$)	$96.9 + 3.0 + 12.0 + 17.2 + 2.0 = 131.1$	131.1 m

一般計算書

種 別：排水構造物撤去工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
コンクリート蓋版 撤去 600×850×100		6 枚

数量調書

種 別：排水構造物撤去工
ブロック：一般計算書
区 分：
細 別：コンクリート蓋版撤去
規 格：600×1000×100

単 位：枚

測 点	数 量	摘 要
NO.6+15.8~NO.7+1.4付近	8.0	左側
小 計	8.0	
合 計	8.0	

一般計算書

種 別：排水構造物撤去工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
コンクリート蓋版 撤去 600×1000×100		8 枚

数量調書

種 別：排水構造物撤去工
 ブロック：一般計算書
 区 分：
 細 別：コンクリート蓋版撤去
 規 格：450×600×100

単 位：枚

測 点	数 量	摘 要
NO. 7+1. 4～NO. 7+14. 3付近	18. 0	左側
NO. 8+11. 3～NO. 10+8. 7付近	62. 0	左側
小 計	80. 0	
合 計	80. 0	

一般計算書

種 別：排水構造物撤去工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
コンクリート蓋版 撤去 450×600×100		80 枚

一般計算書

種 別：排水構造物撤去工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
鋼板撤去 650×1000		9 枚

一般計算書

種 別：排水構造物撤去工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
鋼板撤去 600×1000		11 枚

数量調書

種別：排水構造物撤去工
 ブロック：一般計算書
 区分：
 細別：水門撤去
 規格：

単位：式

測 点	数 量	摘 要
NO.10+7.5付近	1.0	右側
小 計	1.0	
合 計	1.0	

一般計算書

種 別：排水構造物撤去工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
水門撤去		1.0 基

一般計算書

種 別：運搬処理工
 ブロック：一般計算書
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	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(無筋)より $24.2 \times 2.35 = 56.87$	24.2 m ³
殻処分 無筋コンクリート 殻	$24.2 \times 2.35 = 56.87$	56.9 t
殻運搬処理 鉄筋コンクリート 殻	コンクリート構造物取壊し(鉄筋)より $V1 = 1.9 (m^3)$ コンクリート蓋版撤去より $V2 = 0.60 \times 0.85 \times 0.10 \times 6 + 0.60 \times 1.00 \times 0.10 \times 8 + 0.45 \times 0.60 \times 0.10 \times 80 = 2.946 (m^3)$ $1.9 + 2.946 = 4.846$	4.8 m ³
殻処分 鉄筋コンクリート 殻	$4.846 \times 2.5 = 12.115$	12.1 t
殻運搬処理 アスファルト殻	舗装版取壊しより $62.5 \times 0.05 = 3.125$	3.1 m ³
殻処分 アスファルト殻	舗装版取壊しより $3.125 \times 2.35 = 7.343$	7.3 t

舗装工

平均幅員面積計算表

種 別：アスファルト舗装工
 ブロック：アスファルト舗装工

区 分：

細 別：下層路盤

規 格：車道，再生クラッシュランRC-40， t=15cm

測 点	距 離(m)	下層路盤：左側			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m ²)	
NO. 5+11. 8		1. 00	—	—	NO. 6と同断面
NO. 6	8. 2	1. 00	1. 000	8. 2	
NO. 6+12. 9	12. 9	1. 01	1. 005	13. 0	
NO. 7	7. 1	1. 00	1. 005	7. 1	
NO. 8	20. 0	0. 50	0. 750	15. 0	
NO. 9	20. 0	0. 50	0. 500	10. 0	
NO. 10	20. 0	0. 50	0. 500	10. 0	
NO. 10+8. 7	8. 7	0. 50	0. 500	4. 4	
小 計	96. 9			67. 7	
合 計	96. 9			67. 7	

平均幅員面積計算表

種 別：アスファルト舗装工
 ブロック：アスファルト舗装工

区 分：

細 別：下層路盤

規 格：車道，再生クラッシュランRC-40， t=15cm

測 点	距 離(m)	表層：右側			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面積(m ²)	
NO. 10+6.2	-	0.50	-	-	
NO. 10+8.7	2.5	0.50	0.500	1.3	
NO. 10+9.2	0.5	0.50	0.500	0.3	
小 計	3.0			1.6	
NO. 10+12.4	-	1.9	-	-	
NO. 10+18.4	6.0	1.9	1.90	11.4	NO. 10+12.4と同断面
NO. 16+2.8	-	1.1	-	-	
NO. 17	17.2	0.5	0.80	13.8	
合 計	26.2			26.8	

一般計算書

種 別：アスファルト舗装工
 ブロック：アスファルト舗装工
 区 分：

細別／規格	算 式 図	数 量
下層路盤 車道，再生クラッシュ RC-40， t=15cm	<p style="text-align: center;"> $67.7 + 26.8 + 1.4 = 95.9$ </p>	95.9 m ²

平均幅員面積計算表

種 別：アスファルト舗装工

ブロック：アスファルト舗装工

区 分：

細 別：上層路盤

規 格：車道，粒度調整碎石M-30，t=10cm

測 点	距 離(m)	上層路盤：左側			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m ²)	
NO.5+11.8		1.05	—	—	NO.6と同断面
NO.6	8.2	1.05	1.050	8.6	
NO.6+12.9	12.9	1.07	1.060	13.7	
NO.7	7.1	1.05	1.060	7.5	
NO.8	20.0	0.50	0.775	15.5	
NO.9	20.0	0.50	0.500	10.0	
NO.10	20.0	0.50	0.500	10.0	
NO.10+8.7	8.7	0.50	0.500	4.4	
小 計	96.9			69.7	
合 計	96.9			69.7	

平均幅員面積計算表

種 別：アスファルト舗装工
 ブロック：アスファルト舗装工

区 分：

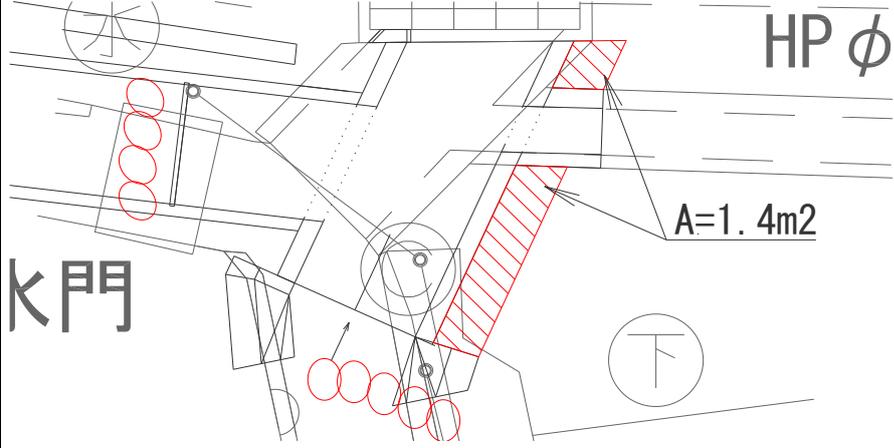
細 別：上層路盤

規 格：車道，粒度調整砕石M-30，t=10cm

測 点	距 離(m)	上層路盤：右側			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面積(m ²)	
NO. 10+6.2	-	0.50	-	-	
NO. 10+8.7	2.5	0.50	0.500	1.3	
NO. 10+9.2	0.5	0.50	0.500	0.3	
小 計	3.0			1.6	
NO. 10+12.4	-	1.9	-	-	
NO. 10+18.4	6.0	1.9	1.90	11.4	NO. 10+12.4と同断面
NO. 16+2.8	-	1.1	-	-	
NO. 17	17.2	0.5	0.80	13.8	
合 計	26.2			26.8	

一般計算書

種 別：アスファルト舗装工
 ブロック：アスファルト舗装工
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
上層路盤 車道，粒度調整砕 石M-30， t=10cm	 <p style="text-align: center;"> $67.7 + 26.8 + 1.4 = 95.9$ </p>	95.9 m ²

平均幅員面積計算表

種 別 : アスファルト舗装工
 ブロック : アスファルト舗装工
 区 分 :
 細 別 : 表層
 規 格 : 車道, 再生密粒度アスファルト混合物, t=5cm

測 点	距 離(m)	表層 : 左側			摘 要
		幅 (m)	平均幅 (m)	面 積(m ²)	
NO. 5+11. 8		1. 05	—	—	NO. 6と同断面
NO. 6	8. 2	1. 05	1. 050	8. 6	
NO. 6+12. 9	12. 9	1. 07	1. 060	13. 7	
NO. 7	7. 1	1. 05	1. 060	7. 5	
NO. 8	20. 0	0. 50	0. 775	15. 5	
NO. 9	20. 0	0. 50	0. 500	10. 0	
NO. 10	20. 0	0. 50	0. 500	10. 0	
NO. 10+8. 7	8. 7	0. 50	0. 500	4. 4	
小 計	96. 9			69. 7	
合 計	96. 9			69. 7	

平均幅員面積計算表

種 別：アスファルト舗装工
 ブロック：アスファルト舗装工

区 分：

細 別：表層

規 格：車道，再生密粒度アスファルト混合物，t=5cm

測 点	距 離(m)	表層：右側			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m ²)	
NO. 10+6.2	-	0.50	-	-	
NO. 10+8.7	2.5	0.50	0.500	1.3	
NO. 10+9.2	0.5	0.50	0.500	0.3	
小 計	3.0			1.6	
NO. 10+12.4	-	1.9	-	-	
NO. 10+18.4	6.0	1.9	1.90	11.4	NO. 10+12.4と同断面
NO. 16+2.8	-	1.1	-	-	
NO. 17	17.2	0.5	0.80	13.8	
合 計	26.2			26.8	

一般計算書

種 別：アスファルト舗装工
 ブロック：アスファルト舗装工
 区 分：

細別／規格	算 式 図	数 量
表層 車道，再生密粒度 アスファルト混合物，t= 5cm	<p style="font-size: 24px; font-weight: bold; margin-top: 10px;">K門</p> <p style="font-size: 24px; font-weight: bold; margin-top: 10px;">HP φ</p> <p style="font-size: 24px; font-weight: bold; margin-top: 10px;">A=1.4m²</p> <p style="font-size: 24px; font-weight: bold; margin-top: 10px;">67.7+26.8+1.4=95.9</p>	<p style="font-size: 24px; font-weight: bold;">95.9</p> <p style="font-size: 24px; font-weight: bold;">m²</p>

平均幅員面積計算表

種 別：コンクリート舗装工
 ブロック：一般計算書
 区 分：
 細 別：コンクリート舗装
 規 格：t=10cm

測 点	距 離(m)	コンクリート			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m ²)	
NO. 10+6.2	—	1.16	—	—	
NO. 10+8.7	2.5	1.12	1.140	2.9	NO. 10と同断面
小 計	2.5			2.9	
合 計	2.5			2.9	

一般計算書

種 別：コンクリート舗装工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
コンクリート舗装 t=10cm		2.9 m ²

縁石工

平均断面体積計算表

種 別：作業土工
 ブロック：作業土工
 区 分：
 細 別：床掘
 規 格：

測 点	距 離(m)	床掘 : 右側			摘 要
		断面積(m ²)	平均断面積(m ²)	体 積(m ³)	
NO. 10+6.2	—	0.1	—	—	
NO. 10+8.7	2.5	0.1	0.10	0.3	
小 計	2.5			0.3	
合 計	2.5			0.3	

一般計算書

種 別：作業土工
ブロック：作業土工
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
床掘		0.3 m3

平均断面体積計算表

種 別 : 作業土工
 ブロック : 作業土工
 区 分 :
 細 別 : 埋戻
 規 格 : 購入土

測 点	距 離 (m)	埋戻 : 右側			摘 要
		断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	体 積 (m3)	
NO. 10+6.2	—	0.1	—	—	
NO. 10+8.7	2.5	0.1	0.10	0.3	
小 計	2.5			0.3	
合 計	2.5			0.3	

一般計算書

種 別：作業土工
ブロック：作業土工
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
埋戻 購入土		0.3 m3

数量調書

種 別：縁石工
ブロック：縁石工
区 分：
細 別：2号歩車道境界ブロック
規 格：フラットタイプ

単 位：m

測 点	数 量	摘 要
NO. 10+6.2～NO. 10+8.7	2.5	
小 計	2.5	
合 計	2.5	

一般計算書

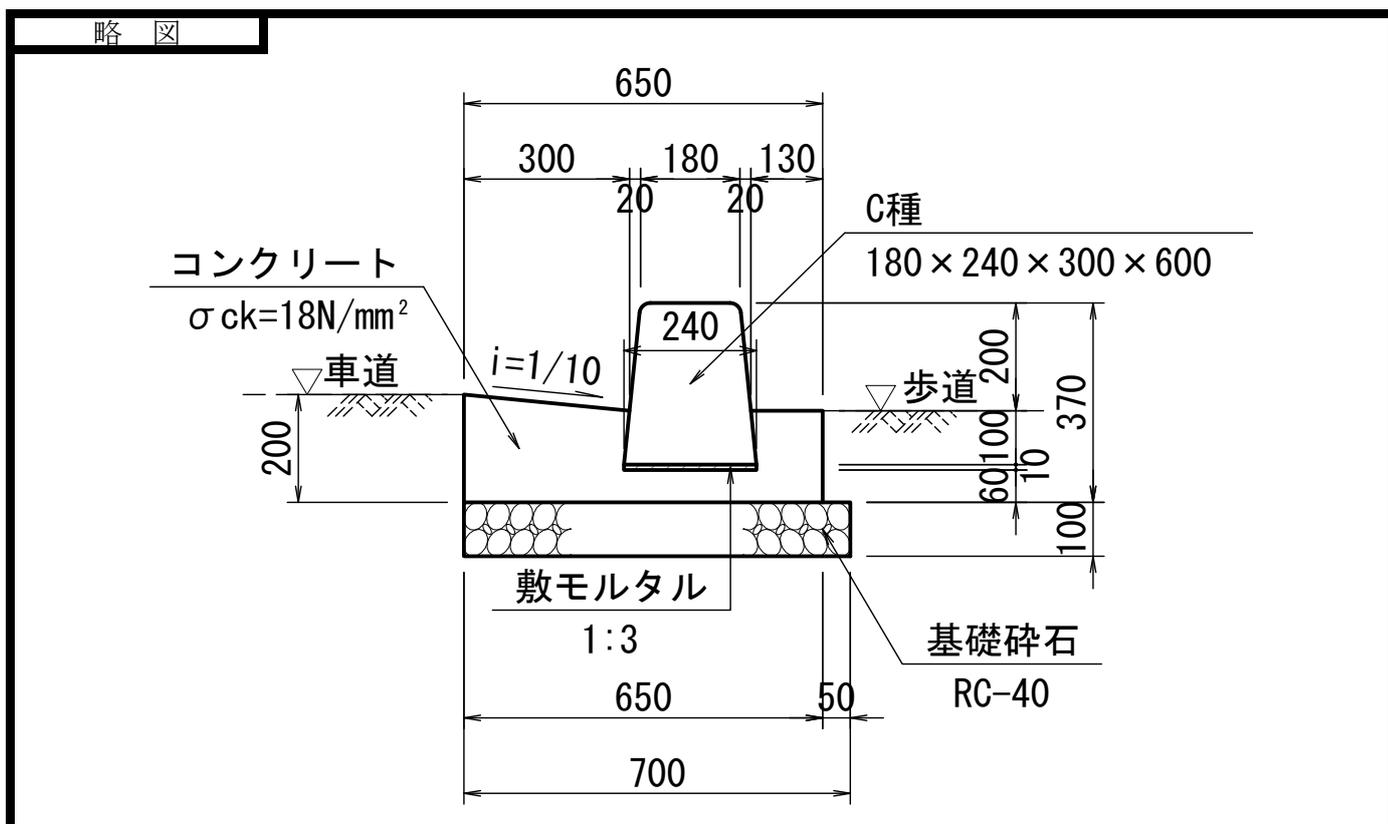
種 別：縁石工
ブロック：縁石工
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
2号歩車道境界ブ ック フラットタイプ		2.5 m

単位数量計算書

細 別：2号歩車道境界ブロック
規 格：フラットタイプ

10.0 m当り



材料/規格	算 式	数 量
基面整正	$0.70 \times 10.0 = 7.000$	
境界ブロック C種		7.000 m ²
コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$((0.20+0.17)/2 \times 0.30 + 0.35 \times 0.17 - (0.22+0.24)/2 \times 0.10 - 0.24 \times 0.01) \times 10.0 = 0.896$	16.5 個 0.896 m ³
型枠	$(0.20+0.17) \times 10.0 = 3.700$	3.700 m ²
敷モルタル 1:3	$0.24 \times 0.01 \times 10.0 = 0.024$	0.024 m ³
基礎砕石 RC-40, t=10cm	$0.70 \times 10.0 = 7.000$	7.000 m ²

区画線工

数量調書

種 別：区画線工
ブロック：一般計算書

区 分：
細 別：熔融式区画線

規 格：実線, 白色, W=45cm

単 位：m

測 点	数 量	摘 要
NO.5+12.3付近	11.5	横断歩道
NO.11付近	24.0	横断歩道
NO.18+2.3付近	30.0	横断歩道
小 計	65.5	
合 計	65.5	

一般計算書

種 別：区画線工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
溶融式区画線 実線, 白色, W=45cm		65.5 m

数量調書

種 別：区画線工

ブロック：一般計算書

区 分：

細 別：ペント式区画線

規 格：実線, 白色, W=15cm

単 位：m

測 点	数 量	摘 要
NO. 0～NO. 4+16.7	97.4	左側, 外側線
NO. 5+14.4～NO. 10+7.8	93.4	左側, 外側線
NO. 10+6.2～NO. 10+8.2	2.5	右側, 外側線
小 計	193.3	
合 計	193.3	

一般計算書

種 別：区画線工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
ハイ式区画線 実線, 白色, W=15cm		193.3 m

仮設工

一般計算書

種 別：仮水路工
 ブロック：一般計算書
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
高密度ポリエチレン管 ダブル, φ500	下図より	3.2 m
土のう	下図より、土のう9袋 二段積みのため、 $9 \times 2 = 18$	18 袋
参考図	<p style="text-align: center;">土のう</p> <p style="text-align: right;">HP φ600</p> <p style="text-align: center;">鉄管 φ40</p> <p style="text-align: center;">水門 CO 1:20</p> <p style="text-align: center;">高密度ポリエチレン管 (ダブル, φ500)</p> <p style="text-align: right;">土のう</p> <p style="text-align: right;">(仕 下)</p>	