

## 1. 数量総括表(私有地)

数 量 総 括 表 (1)
---------------

[illegible]

## 数 量 総 括 表 (2)

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	設計数量	摘 要
排水構造物工							
	側溝工			式	1	1	(10m当り)
		自由勾配側溝 (縦断用)	B300×H300	m	6.6	7	基礎碎石：0.60m <sup>3</sup> 基礎コンクリート：0.50m <sup>3</sup> 型枠：2.0m <sup>2</sup>
		(L=2,000mm 1,000kg/個以下)	B300×H500	m	2.0	2	基礎碎石：0.61m <sup>3</sup> 基礎コンクリート：0.51m <sup>3</sup> 型枠：2.0m <sup>2</sup>
			B300×H600	m	2.0	2	基礎碎石：0.63m <sup>3</sup> 基礎コンクリート：0.53m <sup>3</sup> 型枠：2.0m <sup>2</sup>
			B300×H700	m	2.0	2	基礎碎石：0.63m <sup>3</sup> 基礎コンクリート：0.53m <sup>3</sup> 型枠：2.0m <sup>2</sup>
			B300×H800	m	2.0	2	基礎碎石：0.65m <sup>3</sup> 基礎コンクリート：0.55m <sup>3</sup> 型枠：2.0m <sup>2</sup>
			B300×H900	m	4.0	4	基礎碎石：0.65m <sup>3</sup> 基礎コンクリート：0.55m <sup>3</sup> 型枠：2.0m <sup>2</sup>
			B300×H1000	m	2.0	2	基礎碎石：0.67m <sup>3</sup> 基礎コンクリート：0.57m <sup>3</sup> 型枠：2.0m <sup>2</sup>
		勾配コンクリート	18-8-25	m <sup>3</sup>	0.3	0.3	W/C 65%以下
		グレーチング蓋	B300 車道用	枚	4	4	
		コンクリート蓋	B300 車道用	枚	16	16	
	集水枡工			式	1	1	
		集水枡(1)	600×600	箇所	1	1	コンクリート (18-8-25BB, W/C60%) ：0.37m <sup>3</sup> ・一般養生
		グレーチング蓋	T-2	枚	1	1	
コンクリート構造物工							
	場所打擁壁工			式	1	1	
		L型擁壁	H=1500	m	8.0	8	プレキャスト製品
舗装工							
	アスファルト舗装工			式	1	1	
		表層 (車道・路肩部)	再生粒密度アスコン (20F) t=50mm	m <sup>2</sup>	16.8	17	平均幅員1.4m未満 W=2.0t
		下層 (車道・路肩部)	再生クラッシャーラン (RC-40) t=150mm	m <sup>2</sup>	16.8	17	平均幅員1.4m未満 W=5.9t

数量總括表 (3)

[illegible]

2. 土 工

## 作業土工

1式当り

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
土工 作業土工 床掘	土砂 小規模	$V = 48.8$ $= 48.8$	48.8	m <sup>3</sup>
埋戻し	土砂 小規模	(最大埋戻幅：1m以上4m未満) $V = 16.7$ (最大埋戻幅：1m未満) $V = 17.0$ $\Sigma V = 16.7 + 17.0$ $= 33.7$	33.7	m <sup>3</sup>
残土処理工 土砂等運搬	土砂 小規模	$V = 48.8 - (16.7 + 17.0) / 0.9 = 11.4$	11.4	m <sup>3</sup>
残土等処分	建設発生土	$V = 11.4$	11.4	m <sup>3</sup>









### 3. 法 面 工

法面工 (私有地)

1式当り

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
法枠工				
吹付枠	F300-2000×2000	L= = 313.7	313.7	m
ラス張工		A= = 306.9	306.9	m2
水切・間詰モルタル		V= = 9.8	9.8	m3
植生工				
枠内処理工	t=3cm	A= = 172.4	172.4	m3
植生基材吹付工				
鉄筋挿入工				
鉄筋挿入材料	SD345 D19	(L=4.0m)		
		N= 21.0 = 21.0	21.0	本
		(L=3.0m)		
		N= 21.00 = 21.0	21.0	本
		(L=2.5m)		
		N= 21.00 = 21.0	21.0	本
		(L=4.0m)		
削孔工		L= = 75.6	75.6	m
		(L=3.0m)		
		L= = 54.6	54.6	m
		(L=2.5m)		
		L= = 44.1	44.1	m
注入打設工		V= = 0.8	0.8	m3
グラウト注材料	セメントミルク	V= = 0.8	0.8	m3
削孔機の上下移動		N= = 8.0	8.0	回
仮設足場の設置・撤去		A= = 494.0	494.0	空m3

F300-2000×2000 (私有地側) 吹付法砕工 数量表

	縦梁番号 (m)				横梁番号 (m) と交点数						外周枠 (m)
	番号	(m)	番号	(m)	番号	(m)	(個)	番号	(m)	(個)	
梁長さ	LV1	7.10			L-LH1	15.00	7				51.30
	LV2	2.30			L-LH2	15.90	7				
	LV3	19.40			L-LH3	16.00	8				
	LV4	19.30			L-LH4	15.60	7				
	LV5	19.00			L-LH5	15.60	7				
	LV6	18.60			L-LH6	15.90	7				
	LV7	18.20			L-LH7	16.00	8				
	LV8	17.80			L-LH8	16.00	8				
	LV9	17.70			L-LH9	16.10	8				
小計		139.40			L-LH10	1.30	1				51.30
合計	総縦枠長 139.40				総横枠長 143.40						外周枠 51.30
総のり枠長	式) 総のり枠長＝外周枠＋縦梁＋横梁－(交点数×梁幅) ＝ 139.40 + 143.40 + 51.30 - ( 68 × 0.3 ) = 313.7 m										
水切・間詰モルタル	式) 法肩水切りモルタル体積 水切・間詰モルタル (法肩部) 数量表参照 勾配1:1.0として 式) 間詰モルタル体積 水切・間詰モルタル (法尻部) 数量表参照 勾配1:1.0として 水切・間詰モルタル 水切×水切りモルタル斜長×1/2×水切りモルタル延長 (勾配1:1.0と仮定) ＝ 0.3 × 0.3 × 1/2 × 134.7 (143.40-0.3×68+13.5-0.3×6) = 6.1 m3 合計 = 9.8 m3										
	ラス張工 全体面積 展開図面より 306.9 m2										
枠内処理工	式) 枠内面積＝施工面積－枠面積 (枠面積＝法枠長×枠幅)－水切り面積 ＝ 306.9 - 94.1 - 40.4 = 172.4 m2 0.3×(143.40-0.3×68)+(13.5-0.3×6)										

# 水切・間詰モルタル(法肩部) 数量表

(私有地側)

測点	延長 (m)	断面積 NO. 1 (m2)	断面積 NO. 2 (m2)	断面積 IP. 1 (m2)	平均 断面積 (m2)	数量 (空m3)
NO. 0+9. 73～NO. 1	0. 27	0. 057			0. 057	0. 015
NO. 1～NO. 2	10. 00	0. 057	0. 181		0. 119	1. 190
NO. 2～NO. 2+3. 85	3. 85		0. 181		0. 181	0. 697
計	14. 12					1. 902 m3

# 水切・間詰モルタル(法尻部) 数量表

(私有地側)

測点	延長 (m)	断面積 NO. 1 (m2)	断面積 NO. 2 (m2)	断面積 IP. 1 (m2)	平均 断面積 (m2)	数量 (空m3)
NO. 0+7. 60～NO. 1	2. 40	0. 025			0. 025	0. 060
NO. 1～NO. 2	10. 00	0. 025	0. 181		0. 103	1. 030
NO. 2～NO. 2+3. 85	3. 85		0. 181		0. 181	0. 697
計	16. 25					1. 787 m3

鉄筋挿入工 数量計算書

●施工本数、削孔長、グラウト注入量数量計算

計算条件： 頭部余長 LS： 0.10 m 余掘 Lt： 0.00 m  
のり面工の高さ H： 0.30 m 注入量割増係数 K： 1.4

鉄筋挿入工数量表 (私有地側)

規格	本数 N (本)	削孔径 d (mm)	鋼材長		削 孔 長		グラウト材 m3	
			ℓ (m/本)	ℓ*N (m)	ΣL (m/本)	ΣL*N (m)	$\frac{\pi \times \phi^2}{4} \times LB \times K$	累計
SD345 D19	21	65.0	4.0	84.0	3.60	75.6	0.017	0.357
SD345 D19	21	65.0	3.0	63.0	2.60	54.6	0.012	0.252
SD345 D19	21	65.0	2.5	52.5	2.10	44.1	0.010	0.210
合 計	63			199.5		174.3		0.819

※展開図参照

※注入量は割増しを含む数量

$$V = (d/2)^2 \times \pi \times \Sigma L \times N \times K$$

●鉄筋挿入工材料数量計算 (1本あたり) SD345 D19

項 目	規 格	単位	数 量	備 考
異形棒鋼ロックボルト	SD345 D19 L=4.00m メッキ	本	1.0	
先端キャップ	D19	個	1.0	
ASメッキコナナット	D19N	個	1.0	
K-1スペーサー	D19-65	個	2.0	
メッキ付角座金	150×150×9 (Φ45)	枚	1.0	
球面ワッシャー	φ70×10	個	1.0	

項 目	規 格	単位	数 量	備 考
異形棒鋼ロックボルト	SD345 D19 L=3.00m メッキ	本	1.0	
先端キャップ	D19	個	1.0	
ASメッキコナナット	D19N	個	1.0	
K-1スペーサー	D19-65	個	2.0	
メッキ付角座金	150×150×9 (Φ45)	枚	1.0	
球面ワッシャー	φ70×10	個	1.0	

項 目	規 格	単位	数 量	備 考
異形棒鋼ロックボルト	SD345 D19 L=2.50m メッキ	本	1.0	
先端キャップ	D19	個	1.0	
ASメッキコナナット	D19N	個	1.0	
K-1スペーサー	D19-65	個	2.0	
メッキ付角座金	150×150×9 (Φ45)	枚	1.0	
球面ワッシャー	φ70×10	個	1.0	

●グラウト注入材料数量計算 (1m<sup>3</sup>あたり)

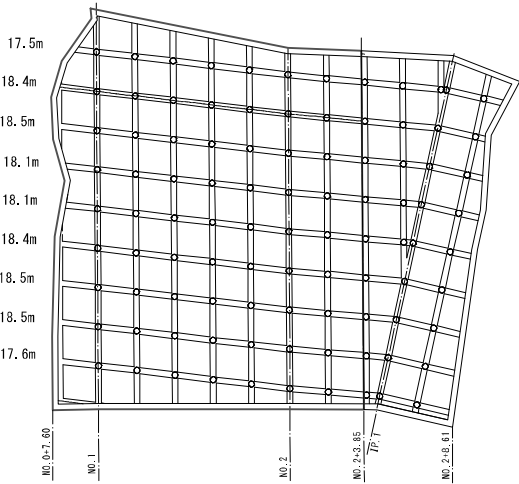
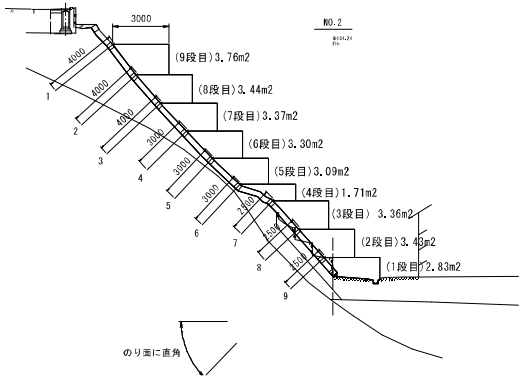
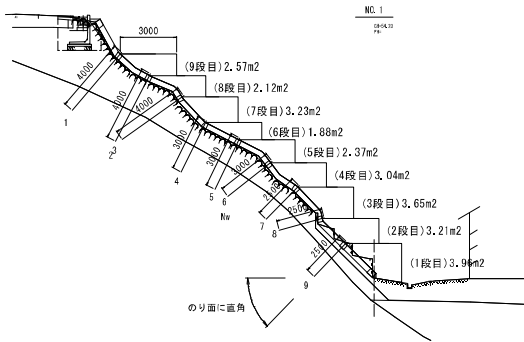
項 目	規 格	単位	数 量	備 考
セメント	普通ポルトランド <sup>㊞</sup>	t	1.23	
水		L	615	
混和剤	シーカセムFLC4000	L	12.3	

●削孔機械の上下移動  
鉄筋挿入工の段数 = 9段 - 1 = 8.0 回  
※仮設足場 横断図照

●仮設足場の設置・撤去

段数 (下からカウント)	延長 (m)	断面積 NO. 1 (m2)	断面積 NO. 2 (m2)	断面積 1P. 1 (m2)	平均 断面積 (m2)	数量 (空m3)
1	17.6	3.96	2.83		3.40	59.84
2	18.5	3.21	3.43		3.32	61.42
3	18.5	3.65	3.36		3.51	64.94
4	18.4	3.04	1.71		2.38	43.79
5	18.1	2.37	3.09		2.73	49.41
6	18.1	1.88	3.30		2.59	46.88
7	18.5	3.23	3.37		3.30	61.05
8	18.4	2.12	3.44		2.78	51.15
9	17.5	2.57	3.76		3.17	55.48
計	163.6					493.96 空m3

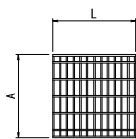

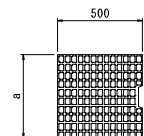

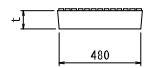
※足場延長は、鉄筋挿入工施工端部の余裕幅2.5mを追加で計上している。  
仮設足場 横断図



## 4. 排水構造物工



排水構造物工計算書				1式当り		
名 称	規 格	計 算 式	数量	単位		
自由勾配側溝 <small>(L=2,000mm 1,000kg/個以下)</small>		自由勾配側溝展開図より B 300 × H 300 L = 6.6 m B 300 × H 500 L = 2.0 m B 300 × H 600 L = 2.0 m B 300 × H 700 L = 2.0 m B 300 × H 800 L = 2.0 m B 300 × H 900 L = 4.0 m B 300 × H 1000 L = 2.0 m 合計 L = 20.6 m				
勾配コンクリート	18-8-25BB W/C 65%以下	V= 20.6 × 0.015 × 1.06 (ロス率) = 0.33	0.33	m3		

排水構造物工計算書			1式当り																																										
名 称	規 格	計 算 式	数量	単位																																									
グレーチング蓋	B300 車道用	$N = 20.6 \div 10.0 \times 2 = 4.1$	4.0	枚																																									
コンクリート蓋	B300 車道用	$N = 20.6 \div 2.0 \times 2 - 4 = 16.6$	16.0	枚																																									
<div>自由勾配側溝 グレーチング蓋版構造図</div> <div><div></div><div></div></div> <div>寸法表</div> <table><tr><th colspan="2" rowspan="2">呼 び 名</th><th colspan="3">寸 法 (mm)</th><th colspan="2">参考重量 (kg)</th></tr><tr><th>A</th><th>H</th><th>h</th><th>L=1.00m用</th><th>L=0.50m用</th></tr><tr><td>車道用</td><td>300用</td><td>390</td><td>95</td><td>44</td><td>30</td><td>14</td></tr></table> <div>自由勾配側溝 コンクリート蓋版構造図</div> <div><div></div><div></div></div> <div>寸法表</div> <table><tr><th colspan="2" rowspan="2">呼 び 名</th><th colspan="5">寸 法 (mm)</th><th rowspan="2">参考重量 (kg)</th></tr><tr><th>a</th><th>a'</th><th>d</th><th>t</th><th>t'</th></tr><tr><td>車道用</td><td>300用</td><td>400</td><td>380</td><td>—</td><td>95</td><td>—</td><td>42</td></tr></table> <div></div>						呼 び 名		寸 法 (mm)			参考重量 (kg)		A	H	h	L=1.00m用	L=0.50m用	車道用	300用	390	95	44	30	14	呼 び 名		寸 法 (mm)					参考重量 (kg)	a	a'	d	t	t'	車道用	300用	400	380	—	95	—	42
呼 び 名		寸 法 (mm)			参考重量 (kg)																																								
		A	H	h	L=1.00m用	L=0.50m用																																							
車道用	300用	390	95	44	30	14																																							
呼 び 名		寸 法 (mm)					参考重量 (kg)																																						
		a	a'	d	t	t'																																							
車道用	300用	400	380	—	95	—	42																																						
集水桝工 集水桝(1) (場所打集水桝)	600×600	$N=$	$= 1.0$	1	箇所																																								
グレーチング蓋	T-2	$N=$	$= 1.0$	1	枚																																								

## 集水枋(1)

1箇所当り

[illegible]

集水桝(1)			1箇所当り	
名 称	規 格	計 算 式	数量	単位
コンクリート	18-8-25BB	V1= ( 0.900 + 0.600 ) × 2 × 0.150 × 0.750 = 0.338	0.37	m <sup>3</sup>
		V2= 0.600 × 0.600 × 0.150 = 0.054		
		V3= -0.200 × 0.150 × 0.150 = -0.005		
		V3= -0.300 × 0.300 × 0.150 = -0.014		
		合計 = 0.373		
型枠	小構造物 (無筋)	A1= ( 0.900 + 0.600 ) × 4 × 0.750 = 4.500	4.5	m <sup>2</sup>
		A3= -0.200 × 0.150 = -0.030		
		A3= -0.300 × 0.300 = -0.090		
		A4= 0.150 × 0.150 × 4 = 0.090		
		合計 = 4.470		
基礎碎石	RC-40 t=150	A= 1.000 × 1.000 = 1.000	1.0	m <sup>2</sup>
		V= 1.000 × 0.150 = 0.150	0.15	m <sup>3</sup>
グレーチング蓋	桝穴600×600用 T-2	N = 1	1	枚

## 5. コンクリート構造物工

# コンクリート構造物工

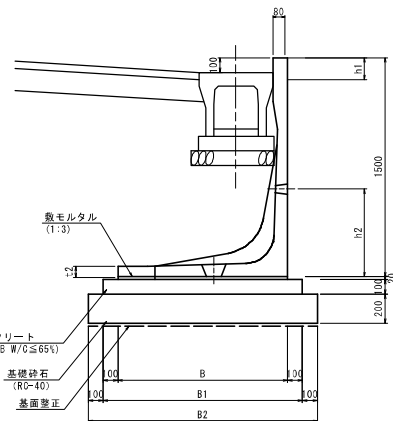
1式当り

名 称	規 格	計 算 式	数 量	单位
場所打擁壁工 L型擁壁	H=1500	L=8.0	8.0	m

## 場所打擁壁工

10m当り

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
L型擁壁	H=1, 500	本	5.00	
敷きモルタル	1:3	m <sup>2</sup>	0.23	
均しコンクリート	18-5-40BB	m <sup>2</sup>	1.35	
基礎コン型枠	小構造物(無筋)	m <sup>2</sup>	2.00	
基礎碎石	RC-40	枚	2.70	
基面整正		m <sup>2</sup>	13.50	



◆寸法表及び材料表

(10m当り)

呼び名 (H)	寸 法 (mm)							参考重量 (kg)	基礎礎石 (m <sup>2</sup> )	均しコンクリート (m <sup>3</sup> )	敷砂利 (m <sup>3</sup> )	型枠 (m <sup>2</sup> )	基礎厚正 (m <sup>2</sup> )	製 品 (本)
	B	B1	B2	h1	h2	t1	t2							
1500	1150	1350	1550	300	600	100	70	1080	15.5	1.35	0.23	2.0	15.50	5.0

[illegible]





## 6. 舗 装 工

舗装工（私有地）

1式当り

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
アスファルト舗装工				
表層 (車道・路肩部)	再生粒密度アスコン(20F) t=50mm	舗装工求積図より A= 16.75 = 16.8 V= 16.75 × 0.05 = 0.8 W= 0.838 × 2.35 t/m3 = 2.0	16.8 0.8 2.0	m2 m3 t
下層 (車道・路肩部)	再生クワッシャーラン(80~40) t=150mm	舗装工求積図より A= 16.76 = 16.8 V= 16.76 × 0.15 = 2.5 W= 2.514 × 2.35 t/m3 = 5.9	16.8 2.5 5.9	m2 m3 t

## 7. 構造物撤去工

構造物撤去工

1式当り

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
構造物取壊し工				
構造物取壊し	コンクリート構造物 (無筋構造物)	<p>構造物取壊し工より</p> $V = 1.770 \times (15.060 + 15.070) / 2 = 26.665$ <p>構造物取壊し工より</p> $V = 0.710 \times (1.190 + 1.190) / 2 = 0.845$ <p>仮設防護柵(宅地コン取壊し)</p> $V = 0.6 \times 0.6 \times 0.20 \times 11.0 = 0.8$ <hr/> <p>合計 = 28.3</p>	28.3	m3
舗装版取壊し				
舗装版切断	As t=5cm	<p>構造物取壊し工より</p> $L = 21.6 = 21.6$	21.6	m
舗装版取壊し	As t=5cm	<p>構造物取壊し工より</p> $A = 16.8 = 16.8$	16.8	m2
運搬処理工				
殻運搬	コンクリート殻 無筋	$V = 28.300 = 28.3 \text{ m3}$ $W = 28.300 \times 2.35 \text{ m3/t} = 66.5 \text{ t}$	28.3	m3
	アスファルト殻	$V = 16.80 \times 0.05 = 0.8 \text{ m3}$ $W = 0.840 \times 2.35 \text{ m3/t} = 2.0 \text{ t}$	0.8	m3

## 8. 仮 設 工

仮設工（私有地）

1式当り

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
工事用道路工				
敷砂利	RC-40, t=100	仮設計画図より 仮設道路工(1) $L = 26.2 \text{ m}$ $A = 30.000 \div 10.00 \times 26.2 = 78.6 \text{ m}^2$ $V = 3.000 \div 10.00 \times 26.2 = 7.9 \text{ m}^3$	7.9	m3
工事用道路盛土	W=4.0m (流用土)	仮設計画図より 仮設道路工(2) $L = 10.0 \text{ m}$ $V = 28.000 \div 10.00 \times 10.0 = 28.0 \text{ m}^3$	28.0	m3
敷鉄板	3048×1524×22 設置・撤去	仮設道路工(2) $L = 10.0 \text{ m}$ $A = 30.480 \div 10.00 \times 10.0 = 30.5 \text{ m}^2$ $N = 6.562 \div 10.00 \times 10.0 = 6.6$ $\div 7.0 \text{ 枚}$  仮設計画図より $A = 15.00 \times 3.00 = 45.0 \text{ m}^2$ $N = 45.0 \div (3.048 \times 1.524) = 9.7$ $\div 10.0 \text{ 枚}$  $\Sigma A = 30.50 + 45.00 = 75.5 \text{ m}^2$ $\Sigma N = 7.00 + 10.00 = 17 \text{ 枚}$	75.5 17	m2 枚

名 称	規 格	計 算 式										数 量	単位																														
防護施設工																																											
仮設防護柵	H=4.0m 設置・撤去	仮設計画図より L= 14.00 + 6.00  H型鋼支柱タイプ H=4.0m										= 20.0 m	20.0	m																													
<div><table><caption>仮設防護柵 (H型鋼4.0m支柱タイプ) 材料表</caption><tr><th>名 称</th><th>規 格</th><th>単位</th><th>数 量</th><th>換 算</th></tr><tr><td>支 柱</td><td>150×150×5×7×4500</td><td>本</td><td>5</td><td></td></tr><tr><td>横 梁</td><td>6×75×75</td><td>本</td><td>10</td><td></td></tr><tr><td>土 留 板</td><td>200×36×2000</td><td>枚</td><td>100</td><td></td></tr><tr><td>コンクリート</td><td>18-8-40BB</td><td>m3</td><td>1.4</td><td>V=600×600×800×5×1.01 (ロス率)</td></tr><tr><td>コンクリート構造物 (無筋)</td><td>撤去・復旧</td><td>m3</td><td>1.4</td><td>V=600×600×800×5×1.01 (ロス率)</td></tr></table></div>														名 称	規 格	単位	数 量	換 算	支 柱	150×150×5×7×4500	本	5		横 梁	6×75×75	本	10		土 留 板	200×36×2000	枚	100		コンクリート	18-8-40BB	m3	1.4	V=600×600×800×5×1.01 (ロス率)	コンクリート構造物 (無筋)	撤去・復旧	m3	1.4	V=600×600×800×5×1.01 (ロス率)
名 称	規 格	単位	数 量	換 算																																							
支 柱	150×150×5×7×4500	本	5																																								
横 梁	6×75×75	本	10																																								
土 留 板	200×36×2000	枚	100																																								
コンクリート	18-8-40BB	m3	1.4	V=600×600×800×5×1.01 (ロス率)																																							
コンクリート構造物 (無筋)	撤去・復旧	m3	1.4	V=600×600×800×5×1.01 (ロス率)																																							
コンクリート	18-8-40BB (W/C≦60%)	V=	0.6	×	0.6	×	0.80	×	11.0	=	3.2	m3	3.2	m3																													
コンクリート構造物 (無筋構造物)	撤去・復旧	V=	0.6	×	0.6	×	0.20	×	11.0	=	0.8	m3	0.8	m3																													
合計										=	4.0	m3	4.0	m3																													
残土処理工																																											
残土処理	土砂(小規模)	V=	( 7.90 + 28.00 )							=	35.9	m3	35.9	m3																													
土砂等運搬	建設発生土	V=								=	35.9	m3	35.9	m3																													





