

# 1 . 数 量 総 括 表

## 数 量 総 括 表

工 種	名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
道路土工			式	1	
	機械掘削	土砂 (KCA)	m <sup>3</sup>	78	
	路体盛土	(BA1)	m <sup>3</sup>	285	
	路床盛土	(BA2)	m <sup>3</sup>	162	
	機械床掘	土砂 (KEA)	m <sup>3</sup>	146	
	機械埋戻	(KSA)	m <sup>3</sup>	47	
	搬入土(購入土)	路体土	m <sup>3</sup>	128	
		路床土	m <sup>3</sup>	162	
	法面整形	盛土法面整形	m <sup>2</sup>	68	
法 面 工			式	1	
	植 生 工	種子散布	m <sup>2</sup>	12	
	防草対策張コンクリート	(A) t=100	m <sup>2</sup>	77.5	
		(B) t=100	m <sup>2</sup>	66.5	
	コンクリートシール	t=100	m <sup>2</sup>		
舗 装 工			式		
	本線舗装		式		
	表 層	再生密粒度アスコン Top20 t=5cm	m <sup>2</sup>		
	上層路盤	粒度調整碎石 M-30 t=10cm	m <sup>2</sup>		
	下層路盤	再生クラッシャーラン RC-40 t=22cm	m <sup>2</sup>		
	路肩舗装		式		
	表 層	再生密粒度アスコン Top20 t=5cm	m <sup>2</sup>		
	路 盤	再生クラッシャーラン RC-30 t=10cm	m <sup>2</sup>		
	歩道舗装		式		
	表 層	再生細粒度アスコン Top13 t=3cm	m <sup>2</sup>		

## 数 量 総 括 表

工 種	名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
護岸ブロック積工	ブロック積面積	1:0.5 裏コン無し	m <sup>2</sup>		
	裏 込 材	RC-40	m <sup>3</sup>		
	天端コンクリート	( B )	m		
		( C )	m		
		( E )	m		
	コンクリート基礎	( B )	m		
		( C )	m		
		( E )	m		
護 床 工			式		
	底張コンクリート	18-8-40BB	m <sup>3</sup>		
	均しコンクリート	18-8-40BB t=100	m <sup>2</sup>		
山留ブロック積工			式		
	ブロック積面積	1:0.3 裏コン t=5cm	m <sup>2</sup>		
	裏 込 材	RC-40	m <sup>3</sup>		
	天端コンクリート	( F )	m		
	コンクリート基礎	( F )	m		
函 渠 工			式	1	
	1号函渠工	B4500-H2000	式		
	2号函渠工	B3200-H1300	式	1	
排 水 工			式	1	
	BF型側溝	BF-B300-H200	m		
	PU1型側溝	PU1-B300-H300	m	15.4	

数 量 総 括 表

工 種	名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
排 水 工	PU2型側溝	PU2-B300-H300	m		
	PU2型側溝	PU2-B500-H500	m		
	PU3型側溝	PU3-B250-H250	m		
		PU3-B300-H300	m	23.8	
		PU3-B500-H500	m		
	1号可変側溝	B300-H300～400	m		
	2号可変側溝	B300-H500～600	m		
	3号可変側溝	B300-H500～1300	m		
		B400-H800～900	m		
	4号可変側溝	B500-H600～800	m		
	5号可変側溝	B300-H500～600	m		
	タテ溝	A	m	2.7	
		B	箇所	1	
	管 渠	P1-RC1-D300	m	2.6	
	台付管	D350	m		
		D600	m		
	集水枳	G1-B500-L500-H600	箇所	1	
		G1-B500-L500-H1000	箇所		
		G1-B600-L600-H900	箇所		
		G1-B700-L700-H700	箇所		
		G1-B700-L700-H1100	箇所		
		G1-B800-L500-H600	箇所		
		G1-B800-L800-H1100	箇所		
		G1-B800-L800-H1800	箇所		
		G2-B500-L500-H600	箇所		
		G2-B600-L600-H700	箇所		

## 数 量 総 括 表

工 種	名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
排 水 工	集水桝	G2-B700-L700-H800	箇所		
		G2-B800-L800-H1300	箇所		
		Gs-B500-L500-H500	箇所	1	
		Gs-B500-L500-H600	箇所	1	
		G3-B560-L600-H1400	箇所	1	
		G3-B600-L600-H1500	箇所		
縁 石 工	縁石		式		
		A	m		
		B	m		
		C	m		
路側防護柵工	防 護 柵		式	1	
		Gp-Cp-2E	m		
		Gr-C-2B	m		
		プレキャストガードレール基礎	m		
		Gr-C-2B(特)	m	21.0	
安全施設工	照 明 柱		式		
		H=10.3m	基		
構造物取壊工	舗装版取壊し		式		
		t=3cm	m <sup>2</sup>		
		t=5cm	m <sup>2</sup>		
		舗装版切断	m		
		t=5cm	m		

## 数 量 総 括 表

工 種	名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
構造物取壊工	集水桝(I)取壊し	(B700-L700-H800)	箇所		
	集水桝(J)取壊し	(B800-L500-H600)	箇所		
	集水桝(K)取壊し	(B800-L800-H1200)	箇所		
	集水桝(L)取壊し	(B800-L800-H1700)	箇所		
	ブロック積取壊し	t=35cm	m2	78.9	
	石積取壊し	t=35cm	m2	70.3	
	①取水工取壊し		箇所		
	②取水工取壊し		箇所	1	
	フトン箆取壊し		m3		
	縁石A取壊し		m		
	縁石B取壊し		m		
	地先Co取壊し	B250-H450	m		
	地覆取壊し	B400-H300	m		
	床版取壊し		箇所		
	Gp-Cp-2E撤去		m		
	Gr-C-2B撤去		m	32.3	
	Gr基礎ブロック撤去	B500-H450-L3000	個	3	
	転落防止柵撤去	H=1100	m	4.1	
	殻運搬処理	As	m3		
		無筋Co	m3	58.96	
		有筋Co	m3	1.63	
		鋼 材	t	0.58	

2 . 土 工 , 法 面 工

土 工, 法 面 工

1式当り

[illegible]



土工、法面工数量計算書				
				1式当り
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
		次項土工計算書より		
機械掘削	土砂掘削 (KCA)	$V = 77.6 = 77.6$	m <sup>3</sup>	78
路体盛土	(BA1)	$V = 285.2 = 285.2$	m <sup>3</sup>	285
路床盛土	(BA2)	$V = 161.7 = 161.7$	m <sup>3</sup>	162
床 掘	機械床掘 (KEA)	$\begin{array}{cc} \text{左側} & \text{右側} \\ V = 146.3 & + \\ & = 146.3 \end{array}$	m <sup>3</sup>	146
埋 戻	機械埋戻 (KSA)	$V = 47.0 + = 47.0$	m <sup>3</sup>	47
(流用土計算)		発生土量 $V = 77.6 + (146.3 - 47.0 / 0.9) + 2.8 = 174.5$ 残土土量 $V = = 2.8$	m <sup>3</sup>	
搬入土 (購入土)	路体土	$V = 285.2 - 174.5 \times 0.9 = 128.2$	m <sup>3</sup>	128
	路床土	$V = 161.7 = 161.7$	m <sup>3</sup>	162
法面整形	盛土法面整形	$\begin{array}{cc} \text{左側} & \text{右側} \\ A = 68.3 & + \\ & = 68.3 \end{array}$	m <sup>2</sup>	68
植生工	種子散布	$A = 11.8 + = 11.8$	m <sup>2</sup>	12
防草対策 張コンクリート	(A) t=100	$A = \text{次項張コンクリート計算書より} = 77.5$	m <sup>2</sup>	77.5
	(B) t=100	$A = \text{次項張コンクリート計算書より} = 66.5$	m <sup>2</sup>	66.5
コンクリートシール	t=100	$A = \text{次項コンクリートシール計算書より} =$	m <sup>2</sup>	

# 土 工 計 算 書

測 点 No.	点間距離	機械掘削 (KCA)									
		距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要
14 + 3.332						KA.4-1					
15 + 0.000	16.668										
15 + 8.932	8.932					KE.4-1					
15 + 9.337	0.405					KE.4-2					
16 + 0.000	10.663										
16 + 14.937	14.937					KA.4-2					
16 + 18.716	3.779					BC.5					
17 + 0.000	1.284										
18 + 0.000	20.000										
19 + 0.000	20.000		0.7								
19 + 9.488	9.488		1.9	1.30	12.3	EC.5					
20 + 0.000	10.512		1.4	1.65	17.3						
21 + 0.000	20.000		3.4	2.40	48.0						
21 + 19.644	19.644					EC.6					
22 + 0.000	0.356										
22 + 2.979	2.979										
小 計					77.6						
合 計	0.000				77.6						

# 土 工 計 算 書

測 点 No.	点間距離	路体盛土 (BA1)					路床盛土 (BA2)				
		距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要
14 + 3.332						KA.4-1					KE.4-1
15 + 0.000	16.668										
15 + 8.932	8.932					KE.4-1					KE.4-1
15 + 9.337	0.405					KE.4-2					KE.4-2
16 + 0.000	10.663										
16 + 14.937	14.937					KA.4-2					KA.4-2
16 + 18.716	3.779					BC.5					BC.5
17 + 0.000	1.284										
18 + 0.000	20.000										
19 + 0.000	20.000		15.6					5.7			
19 + 9.488	9.488		10.3	12.95	122.9	EC.5		5.1	5.40	51.2	EC.5
20 + 0.000	10.512		4.6	7.45	78.3			4.5	4.80	50.5	
21 + 0.000	20.000		3.8	4.20	84.0			1.5	3.00	60.0	
21 + 19.644	19.644					EC.6					EC.6
22 + 0.000	0.356										
22 + 2.979	2.979										
小 計	159.647				285.2					161.7	
合 計	159.647				285.2					161.7	

土 工 計 算 書

測 点 No.	点間距離	機械床掘 左 (KEA)					機械床掘 右 (KEA)				
		距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要
14 + 3.332						KA.4-1					KE.4-1
15 + 0.000	16.668										
15 + 8.932	8.932					KE.4-1					KE.4-1
15 + 9.337	0.405					KE.4-2					KE.4-2
16 + 0.000	10.663										
16 + 14.937	14.937					KA.4-2					KA.4-2
16 + 18.716	3.779					BC.5					BC.5
17 + 0.000	1.284										
18 + 0.000	20.000										
19 + 0.000	20.000		6.8								
19 + 9.488	9.488		2.2	4.50	42.7	EC.5					EC.5
20 + 0.000	10.512		5.9	4.05	42.6						
21 + 0.000	20.000		0.2	3.05	61.0						
21 + 19.644	19.644					EC.6					EC.6
22 + 0.000	0.356										
22 + 2.979	2.979										
小 計					146.3					0.0	
合 計	0.000				146.3					0.0	

土 工 計 算 書

測 点 No.	点間距離	機械埋戻 左 (KSA)					機械埋戻 右 (KSA)				
		距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要
14 + 3.332						KA.4-1					KE.4-1
15 + 0.000	16.668										
15 + 8.932	8.932					KE.4-1					KE.4-1
15 + 9.337	0.405					KE.4-2					KE.4-2
16 + 0.000	10.663										
16 + 14.937	14.937					KA.4-2					KA.4-2
16 + 18.716	3.779					BC.5					BC.5
17 + 0.000	1.284										
18 + 0.000	20.000										
19 + 0.000	20.000		1.6								
19 + 9.488	9.488		1.4	1.50	14.2	EC.5					EC.5
20 + 0.000	10.512		1.6	1.50	15.8						
21 + 0.000	20.000		0.1	0.85	17.0						
21 + 19.644	19.644		0.0			EC.6					EC.6
22 + 0.000	0.356										
22 + 2.979	2.979										
小 計					47.0					0.0	
合 計	0.000				47.0					0.0	

## 作業残土集計表

名 称	単位	延 長 又は 個 数	単位数量 (m <sup>or</sup> 箇所)	単位当り残土 (m <sup>3</sup> )	残 土 (m <sup>3</sup> )	摘 要
1号管渠	式		1	3.2		
2号管渠	式	1	1	2.5	2.5	
照明柱	本		10	4.5		
G1-B500-L500-H600	箇所	1	10	1.1	0.1	
G1-B500-L500-H1000	箇所		10	1.2		
G1-B600-L600-H900	箇所		10	1.2		
G1-B700-L700-H700	箇所		10	2.2		
G1-B700-L700-H1100	箇所		10	1.6		
G1-B800-L500-H600	箇所		10	1.3		
G1-B800-L800-H1100	箇所		10	5.3		
G1-B800-L800-H1800	箇所		10	12.0		
G2-B500-L500-H600	箇所		10	1.0		
G2-B600-L600-H700	箇所		10	1.7		
G2-B700-L700-H800	箇所		10	1.1		
G2-B800-L800-H1300	箇所		10	7.7		
Gs-B500-L500-H500	箇所	1	10	1.1	0.1	
Gs-B500-L500-H600	箇所	1	10	1.3	0.1	
合 計					2.8	

# 法 面 工 計 算 書

測 点 No.	点間距離	盛土法面整形(左)					盛土法面整形(右)				
		距 離	長 さ	平均長さ	面 積	摘 要	距 離	長 さ	平均長さ	面 積	摘 要
14 + 3.332						KA.4-1					
15 + 0.000	16.668										
15 + 8.932	8.932					KE.4-1					
15 + 9.337	0.405					KE.4-2					
16 + 0.000	10.663										
16 + 14.937	14.937					KA.4-2					
16 + 18.716	3.779					BC.5					
17 + 0.000	1.284										
18 + 0.000	20.000										
19 + 0.000	20.000		1.6								
19 + 9.488	9.488		1.9	1.75	16.6	EC.5					
20 + 0.000	10.512		0.9	1.40	14.7						
21 + 0.000	20.000		2.8	1.85	37.0						
21 + 19.644	19.644					EC.6					
22 + 0.000	0.356										
22 + 2.979	2.979										
小 計					68.3					0.0	
合 計	0.000				68.3					0.0	

法 面 工 計 算 書

測 点 No.	点間距離	種子散布 (左)					種子散布 (右)				
		距 離	長 さ	平均長さ	面 積	摘 要	距 離	長 さ	平均長さ	面 積	摘 要
14 + 3.332						KA.4-1					
15 + 0.000	16.668										
15 + 8.932	8.932					KE.4-1					
15 + 9.337	0.405					KE.4-2					
16 + 0.000	10.663										
16 + 14.937	14.937					KA.4-2					
16 + 18.716	3.779					BC.5					
17 + 0.000	1.284										
18 + 0.000	20.000										
19 + 0.000	20.000		0.6								
19 + 9.488	9.488		0.9	0.75	7.1	EC.5					
20 + 0.000	10.512		0.0	0.45	4.7						
21 + 0.000	20.000										
21 + 19.644	19.644					EC.6					
22 + 0.000	0.356										
22 + 2.979	2.979										
小 計					11.8					0.0	
合 計	0.000				11.8					0.0	



# 防草対策張コンクリート 数量計算書

1式当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
防草対策 張コンクリート	(A) t=100	$A = \frac{1}{2} \times (2.576 + 2.745) \times 9.60 = 25.541$ $A = \frac{1}{2} \times (2.745 + 2.787) \times 3.01 = 8.326$ $A = \frac{1}{2} \times (2.787 + 2.847) \times 4.49 = 12.648$ $A = \frac{1}{2} \times (3.347 + 3.387) \times 1.59 = 5.354$ $A = \frac{1}{2} \times (3.387 + 3.418) \times 1.50 = 5.104$ $A = -0.76 \times 0.80 - 0.52 \times 0.05 = -0.634$ $A = \frac{1}{2} \times (2.898 + 3.038) \times 6.84 = 20.301$ $A = \frac{1}{2} \times (1.060 + 1.070) \times 1.50 = 1.598$ $A = -\frac{1}{2} \times (0.74 + 0.71) \times 1.06 = -0.769$ <hr/> $\Sigma A = 77.469$	m <sup>2</sup>	77.5

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
防草対策 張コンクリート	(B) t=100	$A = \frac{1}{2} \times (1.50 + 3.43) \times 0.44 = 1.085$ $A = \frac{1}{2} \times (3.43 + 0.50) \times 13.17 = 25.879$ $A = \frac{1}{2} \times 3.24 \times 2.73 = 4.423$ $A = \frac{1}{2} \times (3.54 + 3.46) \times 2.72 = 9.520$ $A = \frac{1}{2} \times (3.46 + 3.02) \times 8.16 = 26.438$ $A = -\frac{1}{2} \times (0.26 + 0.31) \times 3.02 = -0.861$ <hr/> $\Sigma A = 66.484$	m <sup>2</sup>	66.5

## 防草対策張コンクリート(A)

15m<sup>2</sup>当り

[illegible]

## 防草対策張コンクリート(B)

27.7m<sup>2</sup>当り

[illegible]

防草対策張コンクリート(A) 単位数量計算書

15m<sup>2</sup>当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
張コンクリート	18-8-40BB t=100	$A = (0.500 + 1.000) \times 10.000 = 15.000$	m <sup>2</sup>	15.0
アンカー筋	D13 L=500	$N = 10.000 / 2.000 \times 4 = 20.000$	本	20
		$W = 0.500 \times 0.995 \times 20 = 9.950$	kg	
目 地 材	t=10mm	$N = 10.000 / 2.000 = 5.0$	箇所	
		$a = \frac{1}{2} \times (1.000 + 0.970) \times 0.100$ $+ \frac{1}{2} \times (0.400 + 0.370) \times 0.100$ $+ 0.100 \times 0.050 = 0.142$	m <sup>2</sup> /箇所	
		$A = 0.142 \times 5.0 = 0.710$	m <sup>2</sup>	0.7
防草シート	W=200	$A = 1.34 \times 0.200 \times 5.0 = 1.340$	m <sup>2</sup>	1.3

# 防草対策張コンクリート(B) 単位数量計算書

27.7m<sup>2</sup>当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
張コンクリート	18-8-40BB t=100	$A = \frac{\text{延長}}{\text{平均長}} = \frac{2.770 \times 10.000}{66.484 / 30.88} = 27.700$	m <sup>2</sup>	27.7
目 地 材	t=10mm	$N = \frac{\text{箇所}}{\text{m}^2/\text{箇所}} = \frac{10.000}{0.277} = 3.333$		
		$A = 0.277 \times 3.333 = 0.923$	m <sup>2</sup>	0.9
防草シート	W=200	$A = 2.770 \times 0.200 \times 3.333 = 1.846$	m <sup>2</sup>	1.8

## 9 . 函 渠 工

## 2号函渠工 (B3200-H1300)

1式当り

工 種	名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
函渠工	プレキャストボックス	B3200-H1300	m	30.5	
	敷モルタル	1:3BB	m <sup>3</sup>	2.26	
	基礎コンクリート	18-8-25BB	m <sup>3</sup>	29.7	
	基礎コン型枠		m <sup>2</sup>	16.2	
	鉄 筋	SD345 D13	kg	1,052	
		SD345 D16	kg	1,678	
		合 計	kg	2,730	
	基 礎 材	RC-40 t=200	m <sup>2</sup>	125.1	
翼壁工	コンクリート	24-8-25BB	m <sup>3</sup>	1.3	
	型 枠		m <sup>2</sup>	9.8	
	鉄 筋	SD345 D13	kg	78	
落差工	コンクリート	18-8-40BB	m <sup>3</sup>	9.8	
	型 枠		m <sup>2</sup>	14.7	
	均しコンクリート	18-8-40BB t=100	m <sup>2</sup>	3.2	
	均し型枠		m <sup>2</sup>	0.1	
	ステップ	30SW	本	3	
	杉 板	1030×250×40	枚	2	
護岸ブロック積	ブロック面積	裏コン t=10cm	m <sup>2</sup>	32.5	
	(1:0.4)	裏コン 無し	m <sup>2</sup>	12.5	
	裏 込 材	RC-40	m <sup>3</sup>	20.8	
	天端コンクリート	(A)	m	11.0	
		(D)	m	6.8	



[illegible]

## 護岸ブロック積 typeA

$$-1/2 \times h^2 \times b^3 - 1/2 \times ((b^2 + b^3) \times 2 + b^4) \times h^3$$

n1=	0.40	b1=	0.323 m
n2=	0.30	b2=	0.100 m
h1=	0.170 m	b3=	0.040 m
h2=	0.100 m	b4=	0.040 m
h3=	0.100 m		

[illegible]

## 護岸ブロック積 typeD

$$-1/2 \times h^2 \times b^3 - 1/2 \times ((b^2 + b^3) \times 2 + b^4) \times h^3$$

[illegible]

# 2号函渠(プレキャストボックス) 数量計算書

1式当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
函渠工 プレキャストボックス	B3200-H1300	$L =$ $= 30.507$ ① 標準 B3200-H1300-L1500 $= 6$ ② 標準・特殊 B3200-H1300-L1500 $= 1$ ③ 短切 B3200-H1300-L1321 $= 1$ ④ B3200-H1300-L1000 $= 2$ ⑤ 斜切・特殊 B3200-H1300-L1023/1295 $= 1$ ⑥ 斜切 B3200-H1300-L1023/1295 $= 1$ ⑦ B3200-H1300-L1023/1295 $= 2$ ⑧ B3200-H1300-L927/1315 $= 1$ ⑨ B3200-H1300-L1047/1435 $= 4$ ⑩ B3200-H1300-L967/1355 $= 4$ ⑪ 斜切・特殊 B3200-H1300-L1007/1395 $= 1$	m	30.5
敷モルタル	1:3BB	$V = 3.700 \times 30.507 \times 0.020 = 2.258$	m <sup>3</sup>	2.26
基礎コンクリート	18-8-25BB	$V = 3.900 \times 0.250 \times 30.507 = 29.744$	m <sup>3</sup>	29.7
基礎コン型枠		$A = (30.507 \times 2 + 3.900) \times 0.250 = 16.229$	m <sup>2</sup>	16.2
鉄 筋	SD345	鉄筋表より		
	D13	$W = 1052$	kg	1052
	D16	$W = 1678$	kg	1678
		$\Sigma W = 2730$	kg	2730
基礎材	RC-40 t=200	$A = 4.100 \times 30.507 = 125.079$ $V = 125.079 \times 0.200 = 25.016$	m <sup>2</sup> m <sup>3</sup>	125.1

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
翼壁工 コンクリート	24-8-25BB	$V = 0.700 \times 2.220 \times 0.300 \times 2 = 0.932$ $V = 3.700 \times 0.300 \times 0.300 = 0.333$ $\Sigma W = 1.265$	m <sup>3</sup>	1.3
型 枠		$A = 0.700 \times 2.220 \times 4 + 3.700$ $\times 0.300 \times 2 = 8.436$ $A = 2.220 \times 0.300 \times 2 = 1.332$ $\Sigma W = 9.768$	m <sup>2</sup>	9.8
鉄 筋	SD345 D13	W = 鉄筋表より = 78	kg	78
落差工 コンクリート	18-8-40BB	$V = 1/2 \times (1.000 + 2.594) \times 2.220$ $\times 1.440 = 5.745$ $V = 1/2 \times (1.000 + 2.402) \times 1.950$ $\times 1/2 \times (0.100 + 0.880) \times 2 = 3.251$ $V = 1/2 \times (0.500 + 0.800) \times 0.500$ $\times 1/2 \times (1.350 + 1.150) \times 2 = 0.813$ $\Sigma V = 9.809$	m <sup>3</sup>	9.8
型 枠		$A = 1.440 \times 0.270 \times (1 + 1.2207) = 0.863$ $A = 1/2 \times (1.640 + 3.200) \times 1.950$ $\times (1 + 1.2207) = 10.479$ $A = 1/2 \times (1.150 + 1.350) \times 0.500$ $\times (1 + 1.1662) \times 2 = 2.708$ $A = 1/2 \times (0.500 + 0.800) \times 0.500$ $\times 2 = 0.650$ $\Sigma A = 14.700$	m <sup>2</sup>	14.7
均しコンクリート	18-8-40BB t=100	$A = 1.240 \times 2.594 = 3.217$ $V = 3.217 \times 0.100 = 0.322$	m <sup>2</sup>	3.2
均し型枠		$A = 1.240 \times 0.100 = 0.124$	m <sup>2</sup>	0.1

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
ステップ	30SW	$N = 3$	本	3
杉 板	1030x250x40	$N = 2 \times 1 = 2$	枚	2
護岸ブロック ブロック面積	(1:0.4) 裏コンt=10cm	右岸 $A = 1/2 \times (1.831 + 3.739) \times 4.500 = 12.533$ $A = 1/2 \times (3.739 + 3.716) \times 1.000 = 3.728$ $\Sigma A = 16.261$ 左岸 $A = 1/2 \times (1.831 + 3.739) \times 4.500 = 12.533$ $A = 1/2 \times (3.739 + 3.716) \times 1.000 = 3.728$ $\Sigma A = 16.261$ 合計 = 32.522	$m^2$	32.5
	裏コン無し	右岸 $A = 1.831 \times 2.489 = 4.557$ $A = 1/2 \times (1.831 + 1.949) \times 1.100 = 2.079$ $A = 1/2 \times (1.562 + 1.552) \times 0.400 = 0.623$ $\Sigma A = 7.259$ 左岸 $A = 1.831 \times 1.289 = 2.360$ $A = 1/2 \times (1.831 + 1.949) \times 1.500 = 2.835$ $\Sigma A = 5.195$ 合計 = 12.454	$m^2$	12.5
裏込材	RC-40	右岸 $V = 1/2 \times (0.776 + 1.842) \times 4.500 = 5.891$ $V = 1/2 \times (1.842 + 1.827) \times 1.000 = 1.835$ $V = 0.776 \times 2.489 = 1.931$ $V = 1/2 \times (0.776 + 0.833) \times 1.100 = 0.885$ $V = 1/2 \times (0.770 + 0.767) \times 0.400 = 0.307$ $\Sigma A = 10.849$ 左岸 $V = 1/2 \times (0.776 + 1.842) \times 4.500 = 5.891$ $V = 1/2 \times (1.842 + 1.827) \times 1.000 = 1.835$ $V = 0.776 \times 1.289 = 1.000$ $V = 1/2 \times (0.776 + 0.833) \times 1.500 = 1.207$ $\Sigma A = 9.933$ 合計 = 20.782	$m^3$	20.8

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
天端コンクリート	(A)	$L = 5.50 + 5.50 = 11.00$	m	11.0
	(D)	$L = 3.99 + 2.79 = 6.78$	m	6.8
コンクリート基礎	(A)	$L = 5.50 + 5.50 = 11.00$	m	11.0
	(D)	$L = 3.99 + 2.79 = 6.78$	m	6.8
護床工		t=470		
底張コンクリート	18-8-40BB	$A = 1/2 \times (1.800 + 1.640) \times 0.200 = 0.344$		
		$A = 1.440 \times 0.270 = 0.389$		
		$\Sigma A = 0.733$		
		t=200		
		$A = 1/2 \times (3.200 + 3.040) \times 0.200 = 0.624$		
		$V = 0.733 \times 1/2 \times (3.240 + 2.906) = 2.253$		
		$V = 0.624 \times 3.989 = 2.489$		
		$\Sigma A = 4.742$	m <sup>3</sup>	4.7
均しコンクリート	18-8-40BB t=100	$A = 1.240 \times 2.906 = 3.603$		
		$A = 2.840 \times 3.989 = 11.329$		
		$\Sigma A = 14.932$	m <sup>2</sup>	14.9
		$V = 14.932 \times 0.100 = 1.493$	m <sup>3</sup>	
仮設工				
仮設矢板	鋼矢板Ⅲ型 L=8.0m	$N = 24.000 / 0.400 = 60$	枚	

## 11 . 平 面 数 量



## 平 面 数 量

工 種	名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
排 水 工	BF型側溝	BF-B300-H200	m		
	PU1型側溝	PU1-B300-H300	m	15.4	
	PU2型側溝	PU2-B300-H300	m		
		PU2-B500-H500	m		
	PU3型側溝	PU3-B250-H250	m		
		PU3-B300-H300	m	23.8	
		PU3-B500-H500	m		
	1号可変側溝	B300-H300～400	m		
	2号可変側溝	B300-H500～600	m		
	3号可変側溝	B300-H500～1300	m		
		B400-H800～900	m		
	4号可変側溝	B500-H600～800	m		
	5号可変側溝	B300-H500～600	m		
	タテ溝	A	m	2.7	
		B	箇所	1	
	管 渠	P1-RC1-D300	m	2.6	
	台付管	D350	m		
		D600	m		
	集水桝	G1-B500-L500-H600	箇所	1	
		G1-B500-L500-H1000	箇所		
		G1-B600-L600-H900	箇所		
		G1-B700-L700-H700	箇所		

工 種	名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
排水工	集水枥	G1-B700-L700-H1100	箇所		
		G1-B800-L500-H600	箇所		
		G1-B800-L800-H1100	箇所		
		G1-B800-L800-H1800	箇所		
		G2-B500-L500-H600	箇所		
		G2-B600-L600-H700	箇所		
		G2-B700-L700-H800	箇所		
		G2-B800-L800-H1300	箇所		
		Gs-B500-L500-H500	箇所	1	
		Gs-B500-L500-H600	箇所	1	
		G3-B560-L600-H1400	箇所	1	
		G3-B600-L600-H1500	箇所		
縁石工	縁 石	A	m		
		B	m		
		C	m		
路側防護柵工	防護柵	Gp-Cp-2E	m		
		Gr-C-2B	m		
		プレキャストガートレール基礎	m		
		Gr-C-2B(特)	m	21.0	
安全施設工	照明柱	H=10.3m	基		

PU1-B300-H300 延長調書

番 号	測 点	左・右	延長又は個数	摘 要
	No. 19 + 4.7 ~ No. 19 + 18.9	左	15.4 m	
	合 計		15.4 m	

PU3-B300-H300 延長調書

番 号	測 点							左・右	延長又は個数	摘 要
	No. 0	+	1.0	～	No. 0	+	7.3	右	m	
	0	+	16.1	～	1	+	1.5	右		
	1	+	8.3	～	1	+	13.7	右		
	3	+	4.3	～	3	+	9.7	右		
	3	+	16.8	～	4	+	2.2	右		
	14	+	4.2	～	14	+	11.4	右		
	15	+	17.4	～	16	+	2.5	右		
	18	+	13.2	～	18	+	18.7	右		
	20	+	1.3	～	20	+	6.7	右		
	21	+	10.3	～	21	+	17.5	右		
	0	+	8.9	～	0	+	16.7	左		
	19	+	19.7	～	21	+	3.5	左	23.8	
	合 計								23.8 m	

タテ溝A 延長調書

[illegible]

タテ溝B 数量調書

番 号	測 点	左・右	延長又は個数	摘 要
	No. 19 + 19.3      No.	左	1箇所	
	合 計		1箇所	

# P1-RC1-D300 延長調書

番 号	測 点	左・右	延長又は個数	摘 要
	No. 10 + 4.5 ~ No. 10 + 6.3	左	m	
	18 + 16.6 ~ 18 + 19.1	左	2.6	
	合 計		2.6 m	

# G1-B500-L500-H600 数量調書

番 号	測 点	左・右	延長又は個数	摘 要
	No. 19 + 9.3 No.	左	1 箇所	
	21 + 3.9	左		
	合 計		1 箇所	



Gs-B500-L500-H500 数量調書

番 号	測 点	左・右	延長又は個数	摘 要
	No. 19 + 9.3 No.	左	1 箇所	
	合 計		1 箇所	

Gs-B500-L500-H600 数量調書

番 号	測 点	左・右	延長又は個数	摘 要
	No. 10 + 6.7 No.	左	箇所	
	18 + 16.2	左	1	
	合 計		1 箇所	

G3-B560-L600-H1400 数量調書

番 号	測 点	左・右	延長又は個数	摘 要
	No. 18 + 19.5 No.	左	1 箇所	
	合 計		1 箇所	

Gr-C-2B(特) 延長調書

番 号	測 点	左・右	延長又は個数	摘 要
	No. 18 + 9.5 ~ No. 19 + 10.5	左	21.0 m	
	合 計		21.0 m	

## 13 . 单 位 数 量

PU1型側溝 PU1-B300-H300

10m当り

[illegible]

<div> <div>PU1型側溝 PU1-B300-H300</div> <div>単位数量計算書</div> </div>				
				10m当り
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
PU1型側溝	PU1-B300-H300	$L = 10.000$	m	10.0
敷モルタル	1:3BB	$V = 0.300 \times 0.030 \times 10.000 = 0.090$	m <sup>3</sup>	0.09
均しコンクリート	18-8-40BB t=100	$A = 0.500 \times 10.000 = 5.000$	m <sup>2</sup>	5.0
均し型枠		$A = 0.100 \times 2 \times 10.000 = 2.000$	m <sup>2</sup>	2.0

PU3型側溝 PU3-B300-H300

10m当り

[illegible]



<div> <div>PU3型側溝 PU3-B300-H300</div> <div>単位数量計算書</div> </div>				
				10m当り
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
PU3型側溝	PU3-B300-H300	$L = 10.000$	m	10.0
敷モルタル	1:3BB	$V = 0.360 \times 0.030 \times 10.000 = 0.108$	m <sup>3</sup>	0.11
均しコンクリート	18-8-40BB t=100	$A = 0.540 \times 10.000 = 5.400$	m <sup>2</sup>	5.4
均し型枠		$A = 0.100 \times 2 \times 10.000 = 2.000$	m <sup>2</sup>	2.0
コンクリート蓋	PC4-B300	$N = \frac{\overset{\text{グレーチング}}{10.000 - 1.000}}{0.500} = 18$	枚	18
グレーチング蓋	車道用 B300	$N = 1$	枚	1

管渠 P1-RC1-D300

10m当り

[illegible]

管渠 P1-RC1-D300      単位数数量計算書

10m当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
遠心力鉄筋 コンクリート管	RC1種 D300	$L = 10.000$ $N = 10.000 \div 2.000 = 5.0$	m 本	10.0 (5.0)
コンクリート	18-8-25BB	$V = (0.500 \times 0.160 - (\pi/4 \times 0.360^2 \times 90/360 - 1/2 \times 0.180 \times 0.180)) \times 10.000 = 0.708$	m <sup>3</sup>	0.7
型 枠		$A = 0.160 \times 2 \times 10.000 = 3.200$	m <sup>2</sup>	3.2
均しコンクリート	18-8-40BB t=100	$A = 0.700 \times 10.000 = 7.000$	m <sup>2</sup>	7.0
均し型枠		$A = 0.100 \times 2 \times 10.000 = 2.000$	m <sup>2</sup>	2.0

## (BF-B300-H200)

10m当り

[illegible]



タテ溝 (B)

10箇所当り

[illegible]

タテ溝 (B) 単位数量計算書				
10箇所当り				
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
縞鋼板	t=6mm	$W = 0.500 \times (0.400 + 0.711) \times 48.77 \times 10 = 270.917$	kg	271
コンクリートアンカー	M12×100(SUS)	$N = 3 \times 2 \times 10 = 60$	本	60
型 枠		$A = (0.400 \times 0.300 + 0.200 \times 0.711) \times 2 \times 10 = 5.244$ $A = 0.300 \times (0.200 + 0.711) \times 10 = 2.733$ <hr/> $\Sigma A = 7.977$	m <sup>2</sup>	8.0
亜鉛メッキ質量		$W = 270.917 = 270.917$	kg	271

集水枋 G<sub>s</sub>-B500-L500-H500

10箇所当り

[illegible]



## 集水枿 Gs-B500-L500-H500

## 単位数量計算書

10箇所当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	18-8-25BB	$V = (0.800 \times 0.800 \times 0.650 - 0.500 \times 0.500 \times 0.500) \times 10 = 2.910$ <p>PU1-B300-H300控除</p> $V = 0.300 \times 0.300 \times 0.150 \times 10 = -0.135$ <p>タテ溝-B300-H200控除</p> $V = 0.300 \times 0.200 \times 0.150 \times 10 = -0.090$ <hr/> $\Sigma V = 2.685$	m <sup>3</sup>	2.7
型 枠		$A = (0.800 \times 0.650 \times 4 + 0.500 \times 0.650 \times 4) \times 10 = 33.800$ <p>PU1-B300-H300加算</p> $A = (0.300 + 0.300 + 0.300) \times 0.150 \times 10 = 1.350$ <p>タテ溝-B300-H200加算</p> $A = (0.300 + 0.200) \times 0.150 \times 2 \times 10 = 1.500$ <hr/> $\Sigma A = 36.650$	m <sup>2</sup>	36.7
均しコンクリート	18-8-40BB t=100	$A = 0.900 \times 0.900 \times 10 = 8.100$	m <sup>2</sup>	8.1
均し型枠		$A = (0.900 + 0.900) \times 2 \times 0.100 \times 10 = 3.600$	m <sup>2</sup>	3.6
縞鋼板蓋	500×500用	$N = 10$	枚	10

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
		<div style="display: flex; justify-content: space-around; align-items: center;"> <div style="text-align: center;"> <p>A-A</p> </div> <div style="text-align: center;"> <p>B-B</p> </div> </div>		
床 掘	土 砂	$V = 1.800 \times 1.800 \times 0.260 \times 10 = 8.424$	m <sup>3</sup>	8.4
埋戻し	流用土・転圧有	$V = 8.424 - (0.800 \times 0.800 \times 0.160 + 0.900 \times 0.900 \times 0.100) \times 10 = 6.590$	m <sup>3</sup>	6.6
残土処理	土 砂	$V = 8.424 - 6.590 / 0.9 = 1.102$	m <sup>3</sup>	1.1

(500×500用)

10枚当り

[illegible]

縞鋼板蓋      単位数量計算書  
 (500×500用)

10枚当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
縞鋼板	t=6mm	$W = \frac{0.600 \times 0.600 \times 48.77}{1000} \times 10 = 175.57$	kg	176
等辺山形鋼	L-50×50×4	$W = \frac{0.490 \times 4 \times 3.06}{1000} \times 10 = 59.98$	kg	60
手掛鉄筋	φ 9	$W = \frac{0.500 \times 0.499 \times 2}{1000} \times 10 = 4.99$	kg	5
亜鉛メッキ質量		$W = 175.57 + 59.98 + 4.99 = 240.54$	kg	241

集水枰 G<sub>s</sub>-B500-L500-H600

10箇所当り

[illegible]

## 集水枿 Gs-B500-L500-H600

## 単位数量計算書

10箇所当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	18-8-25BB	$V = (0.800 \times 0.800 \times 0.750 - 0.500 \times 0.500 \times 0.600) \times 10 = 3.300$ <p>BF-B300-H200控除</p> $V = 0.300 \times 0.200 \times 0.150 \times 10 = -0.090$ <p>φ 300控除</p> $V = \pi / 4 \times 0.300^2 \times 0.150 \times 10 = -0.106$ <hr/> $\Sigma V = 3.104$	m <sup>3</sup>	3.1
型 枠		$A = (0.800 \times 0.750 \times 4 + 0.500 \times 0.750 \times 4) \times 10 = 39.000$ <p>BF-B300-H200加算</p> $A = (0.200 + 0.300 + 0.200) \times 0.150 \times 10 = 1.050$ <p>φ 300加算</p> $A = \pi \times 0.300 \times 0.150 \times 10 = 1.414$ <hr/> $\Sigma A = 41.464$	m <sup>2</sup>	41.5
均しコンクリート	18-8-40BB t=100	$A = 0.900 \times 0.900 \times 10 = 8.100$	m <sup>2</sup>	8.1
均し型枠		$A = (0.900 + 0.900) \times 2 \times 0.100 \times 10 = 3.600$	m <sup>2</sup>	3.6
縞鋼板蓋	500×500用	$N = 10$	枚	10

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
		<div style="display: flex; justify-content: space-around; align-items: center;"> <div style="text-align: center;"> <p>A-A</p> </div> <div style="text-align: center;"> <p>B-B</p> </div> </div>		
床 掘	土 砂	$V = 1.800 \times 1.800 \times 0.330 \times 10 = 10.692$	m <sup>3</sup>	10.7
埋戻し	流用土・転圧有	$V = 10.692 - (0.800 \times 0.800 \times 0.230 + 0.900 \times 0.900 \times 0.100) \times 10 = 8.410$	m <sup>3</sup>	8.4
残土処理	土 砂	$V = 10.692 - 8.410 / 0.9 = 1.348$	m <sup>3</sup>	1.3

集水枋 G1-B500-L500-H600

10箇所当り

[illegible]



集水枿 G1-B500-L500-H600      単位数量計算書				
10箇所当り				
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート          型 枿	18-8-25BB	$V=(0.800 \times 0.800 \times 0.750 - 0.500 \times 0.500 \times 0.600) \times 10 = 3.300$ PU2-B300-H300控除 $V=0.300 \times 0.300 \times 0.150 \times 10 = -0.135$ PU3-B300-H300控除 $V=0.300 \times 0.300 \times 0.150 \times 10 = -0.135$ <hr/> $\Sigma V = 3.030$	m <sup>3</sup>	3.0
		$A=(0.800 \times 0.750 \times 4 + 0.500 \times 0.750 \times 4) \times 10 = 39.000$ PU2-B300-H300加算 $A=(0.300 + 0.300) \times 0.150 \times 2 \times 10 = 1.800$ PU3-B300-H300加算 $A=(0.300 + 0.300) \times 0.150 \times 2 \times 10 = 1.800$ <hr/> $\Sigma A = 42.600$		
均しコンクリート	18-8-40BB t=100	$A=0.900 \times 0.900 \times 10 = 8.100$	m <sup>2</sup>	8.1
均し型枿		$A=(0.900 + 0.900) \times 2 \times 0.100 \times 10 = 3.600$	m <sup>2</sup>	3.6
グレーチング蓋	車道用 T-25	$N=10$	枚	10

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
		<div style="display: flex; justify-content: space-around; align-items: center;"> <div style="text-align: center;"> <p>A-A</p> </div> <div style="text-align: center;"> <p>B-B</p> </div> </div>		
床 掘	土 砂	$V = 1.800 \times 1.800 \times 0.260 \times 10 = 8.424$	m <sup>3</sup>	8.4
埋戻し	流用土・転圧有	$V = 8.424 - (0.800 \times 0.800 \times 0.160 + 0.900 \times 0.900 \times 0.100) \times 10 = 6.590$	m <sup>3</sup>	6.6
残土処理	土 砂	$V = 8.424 - 6.590 / 0.9 = 1.102$	m <sup>3</sup>	1.1

集水枋 G3-B560-L600-H1400

10箇所当り

[illegible]

## 集水枿 G3-B560-L600-H1400

## 単位数量計算書

10箇所当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	18-8-40BB	$V = (0.350 \times 1.700 + 1.130 \times 0.230 + \frac{1}{2} \times (0.560 + 0.680) \times 0.300) \times 1.200 \times 10 = 12.491$ $V = \frac{1}{2} \times 0.560 \times 1.400 \times 0.300 \times 2 \times 10 = 2.352$ $\phi 300 \text{ 控除}$ $V = \pi / 4 \times 0.300^2 \times 0.350 \times 10 = -0.247$ <hr/> $\Sigma V = 14.596$	m <sup>3</sup>	14.6
型 枠		$A = (\frac{1}{2} \times (0.350 + 1.030) \times 1.700 + 1.130 \times 0.230) \times 2 \times 10 = 28.658$ $A = (1.200 + 0.600) \times 1.930 \times 10 = 34.740$ $A = (\frac{1}{2} \times 0.680 \times 1.700 + 0.780 \times 0.230) \times 2 \times 10 = 15.148$ $A = (1.700 \times 1.0770 + 0.230) \times 0.300 \times 2 \times 10 = 12.365$ $A = (0.300 \times 1.0770 + 0.230) \times 0.600 \times 10 = 3.319$ $\phi 300 \text{ 加算}$ $A = \pi \times 0.300 \times 0.350 \times 10 = 3.299$ <hr/> $\Sigma A = 97.529$	m <sup>2</sup>	97.5
均しコンクリート	18-8-40BB t=100	$A = 1.330 \times 1.200 \times 10 = 15.960$	m <sup>2</sup>	16.0
均し型枠		$A = (1.330 + 1.200) \times 2 \times 0.100 \times 10 = 5.060$	m <sup>2</sup>	5.1
取水ゲート(B)	D300	$A = 1 \times 10 = 10$	基	10

防護柵 Gr-C-2B(特)

10m 当り

[illegible]

防護柵 Gr-C-2B(特) 単位数量計算書

10m当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
防護柵	Gr-C-2B(特)	$L=$ $= 10.00$	m	10.0
プレキャスト 連続基礎	A型偏芯 630×450	$L=$ $= 10.00$	m	10.0
ブロン アスファルト充填		$V=(\pi/4 \times 0.200^2 - \pi/4 \times 0.1143^2)$ $\times 0.100 \times 5$ $= 0.011$	m <sup>3</sup>	0.01
砂 充 填		$V=(\pi/4 \times 0.200^2 - \pi/4 \times 0.1143^2)$ $\times 0.300 \times 5$ $= 0.032$	m <sup>3</sup>	0.03

## 14 . 構 造 物 取 壊 工

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
集水桝(E)取壊し	(B600-L600-H700)	箇所		
集水桝(F)取壊し	(B600-L600-H800)	箇所		
集水桝(G)取壊し	(B600-L600-H1200)	箇所		
集水桝(H)取壊し	(B600-L1750-H650)	箇所		
集水桝(I)取壊し	(B700-L700-H800)	箇所		
集水桝(J)取壊し	(B800-L500-H600)	箇所		
集水桝(K)取壊し	(B800-L800-H1200)	箇所		
集水桝(L)取壊し	(B800-L800-H1700)	箇所		
ブロック積取壊し	t=35cm	m <sup>2</sup>	78.9	
石積取壊し	t=35cm	m <sup>2</sup>	70.3	
①取水工取壊し		箇所		
②取水工取壊し		箇所	1	
フトン箆取壊し		m <sup>3</sup>		
縁石A取壊し		m		
縁石B取壊し		m		
地先Co取壊し	B250-H450	m		
地覆取壊し	B400-H300	m		
床版取壊し		箇所		
Gp-Cp-2E撤去		m		
Gr-C-2B撤去		m	32.3	
Gr基礎ブロック撤去	B500-H450-L3000	個	3	
転落防止柵撤去	H=1100	m	4.1	
殻運搬処理	As	m <sup>3</sup>		
	無筋Co	m <sup>3</sup>	58.96	
	有筋Co	m <sup>3</sup>	1.63	
	鋼 材	t	0.58	



## 殻運搬処理集計表

名 称	単位	延 長 又は 個 数	単位数量 (m <sup>or</sup> 箇所)	単位当り数量 (m <sup>3</sup> )	殻数量 (m <sup>3</sup> )	摘 要
集水枥(J)取壊し	箇所		10	4.200		
集水枥(K)取壊し	箇所		10	11.760		
集水枥(L)取壊し	箇所		10	15.760		
ブロック積取壊し (t=35cm)	m <sup>2</sup>	78.9	1	0.350	27.62	
石積取壊し (t=35cm)	m <sup>2</sup>	70.3	1	0.350	24.61	
フトン竈取壊し	m <sup>3</sup>		1	1.000		
①取水工取壊し	箇所		1	9.756		
②取水工取壊し	箇所	1	1	6.728	6.73	
縁石A取壊し	m		10	0.668		
縁石B取壊し	m		10	0.668		
地先Co取壊し	m		10	1.125		
地覆取壊し	m		10	1.200		
合 計	m <sup>3</sup>				58.96	
有筋Co殻(二次製品含む)						
L型側溝取壊し	m		10	0.453		
F-200取壊し	m		10	0.156		
PU-240取壊し	m		10	0.375		
PU-240F取壊し	m		10	0.705		
PU2-300B取壊し	m		10	1.141		
PU3-300A取壊し	m		10	1.248		
PU3-500A取壊し	m		10	2.215		
Js-300×800取壊し	m		10	1.629		
U-240取壊し	m		10	0.705		
U-300取壊し	m		10	1.021		

## 殻運搬処理集計表

名 称	単位	延 長 又は 個 数	単位数量 (m <sup>or</sup> 箇所)	単位当り数量 (m <sup>3</sup> )	殻数量 (m <sup>3</sup> )	摘 要
U-250×350取壊し	m		10	0.380		
U-500×500取壊し	m		10	0.819		
管渠取壊し φ 200	m		10	0.193		
管渠取壊し φ 250	m		10	0.245		
管渠取壊し φ 300	m		10	0.311		
管渠取壊し φ 350	m		10	0.384		
管渠取壊し φ 400	m		10	0.478		
縁石A取壊し	m		10	0.513		
縁石B取壊し	m		10	0.158		
床版取壊し	箇所		10	3.098		
Gr基礎ブロック撤去	個	3.0	1	0.545	1.63	
合 計	m <sup>3</sup>				1.63	
鋼材殻						
Gp-Cp-2E撤去	m		1	24.3		
Gr-C-2B撤去	m	32.3	1	16.2	0.52	
転落防止柵撤去	m	4.1	1	14.0	0.06	
合 計	t				0.58	

## 構造物取壊し 延長調書

番 号	測 点	左・右	延長又は個数	摘 要
集水桝(I)取壊し				
	No. 13 + 13.4	右	箇所	
	14 + 0.1	左		
	合 計		箇所	
集水桝(J)取壊し				
	No. 0 + 17.2	左	箇所	
集水桝(K)取壊し				
	No. 21 + 8.3	左	箇所	
集水桝(L)取壊し				
	No. 2 + 8.1	右	箇所	
①取水工取壊し				
	No. 6 + 16.4 ~ No. 7 + 0.2	左	箇所	
②取水工取壊し				
	No. 19 + 10.9 ~ No. 19 + 13.1	左	1 箇所	

## 構造物取壊し 数量調書

番 号	測 点	左・右	延長又は個数	摘 要
ブロック積取壊し				
①	No. 7 + ~ No. 9 + 1.3	左	m <sup>2</sup>	
②	9 + 17.8 ~ 10 + 2.6	左		
③	9 + 17.2 ~ 10 + 6.4	左		
④	10 + 8.8 ~ 14 + 0.4	左		
⑤	18 + 16.9 ~ 19 + 9.2	左	34.8	
⑥	18 + 19.2 ~ 19 + 6.8	左	24.7	
⑦	20 + 3.1 ~ 20 + 11.3	左	14.2	
⑧	20 + 7.9 ~ 20 + 12.2	左	5.2	
	合 計		78.9 m <sup>2</sup>	
石積取壊し				
①	No. 6 + 14.2 ~ No. 6 + 18.3	左	m <sup>2</sup>	
②	6 + 17.4 ~ 7 + 9.1	左		
③	19 + 2.1 ~ 20 + 3.1	左	42.2	
④	19 + 6.8 ~ 20 + 7.9	左	28.1	
	合 計		70.3 m <sup>2</sup>	
フトン箆積取壊し				
①	No. 7 + 19.1 ~ No. 9 + 17.1	左	m <sup>3</sup>	
②	9 + 9.9 ~ 9 + 17.2	左		
	合 計		m <sup>3</sup>	

## 構造物撤去 延長調書

番 号	測 点	左・右	延長又は個数	摘 要
Gr-C-2B撤去				
	No. 6 + 14.1 ~ No. 6 + 17.2	左	m	
	6 + 14.1 ~ 7 +	左		
	7 + 0.9 ~ 9 + 1.2	左		
	13 + 8.1 ~ 13 + 12.3	左		
	13 + 17.3 ~ 14 + 14.4	左		
	19 + 6.5 ~ 19 + 12.6	左	6.0	
	19 + 14.0 ~ 21 + 0.5	左	26.3	
	合 計		32.3 m	
Gp-Cp-2E撤去				
	No. 21 + 13.0 ~ No. 21 + 14.0	左	m	
	21 + 13.6 ~ 21 + 15.3	左		
	合 計		m	
転落防止柵撤去				
	No. 20 + 11.4 ~ No. 20 + 12.3	左	4.1 m	
Gr基礎ブロック撤去				
	No. 20 + 11.6 ~ No. 21 + 0.5	左	3 個	

ブロック積取壊し 数量計算書

1式当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
①ブロック積 取壊し	t=35cm	$A = \frac{1}{2} \times 1.400 \times 0.900 = 0.630$ $A = \frac{1}{2} \times (1.400 + 1.900) \times 15.450 = 25.493$ $A = \frac{1}{2} \times (1.900 + 1.980) \times 4.170 = 8.090$ $A = \frac{1}{3} \times (1.980 + 2.010) \times 3.640 = 7.262$ $A = \frac{1}{4} \times (2.010 + 2.600) \times 12.130 = 27.960$ $A = \frac{1}{5} \times (2.600 + 1.000) \times 3.940 = 7.092$ $A = \frac{1}{6} \times (1.000 + 0.500) \times 1.300 = 0.975$ <hr/> $\Sigma A = 77.502$	m <sup>2</sup>	
②ブロック積 取壊し	t=35cm	$A = 2.400 \times 3.410 = 8.184$ $A = \frac{1}{2} \times (2.400 + 1.800) \times 4.420 = 9.282$ <hr/> $\Sigma A = 17.466$	m <sup>2</sup>	
③ブロック積 取壊し	t=35cm	$A = 1.800 \times 12.630 = 22.734$	m <sup>2</sup>	
④ブロック積 取壊し	t=35cm	$A = \frac{1}{2} \times (0.620 + 0.900) \times 5.300 = 4.028$ $A = \frac{1}{2} \times (0.900 + 1.300) \times 5.990 = 6.589$ $A = \frac{1}{2} \times (1.300 + 1.200) \times 19.990 = 24.988$ $A = \frac{1}{2} \times (1.200 + 1.350) \times 20.030 = 25.538$ $A = \frac{1}{2} \times (1.350 + 1.600) \times 13.610 = 20.075$ $A = \frac{1}{2} \times (1.600 + 0.700) \times 10.160 = 11.684$ $A = 0.700 \times 0.550 = 0.385$ <hr/> $\Sigma A = 93.287$	m <sup>2</sup>	
⑤ブロック積 取壊し	t=35cm	$A = 1.800 \times (2.960 + 13.580) = 29.772$ $A = \frac{1}{2} \times (1.800 + 0.500) \times 0.560 = 0.644$ $A = 0.500 \times 0.680 = 0.340$ $A = \frac{1}{2} \times 1.300 \times 0.150 = 0.098$ $A = 1.300 \times 3.000 = 3.900$ <hr/> $\Sigma A = 34.754$	m <sup>2</sup>	34.8

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
⑥ブロック積 取壊し	t=35cm	$A = 1.800 \times 13.700 = 24.660$	m <sup>2</sup>	24.7
⑦ブロック積 取壊し	t=35cm	$A = 1/2 \times (1.500 + 2.000) \times 8.140 = 14.245$	m <sup>2</sup>	14.2
⑧ブロック積 取壊し	t=35cm	$A = 1.200 \times 4.300 = 5.160$	m <sup>2</sup>	5.2

# 石積取壊し 数量計算書

1式当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
①石積取壊し	t=35cm	$A = 2.800 \times 2.270 = 6.356$ $A = \frac{1}{2} \times (2.800 + 1.800) \times 1.800 = 4.140$ $A = 1.800 \times 3.690 = 6.642$ <hr/> $\Sigma A = 17.138$	m <sup>2</sup>	
②石積取壊し	t=35cm	$A = 1.800 \times (2.820 + 9.570) = 22.302$ $A = \frac{1}{2} \times 1.800 + 0.850 = 0.765$ <hr/> $\Sigma A = 23.067$	m <sup>2</sup>	
③石積取壊し 取壊し	t=35cm	$A = \frac{1}{2} \times (1.000 + 2.700) \times 4.470 = 8.270$ $A = 2.700 \times 3.000 = 8.100$ $A = 3.400 \times 2.000 = 6.800$ $A = \frac{1}{2} \times (3.400 + 1.550) \times 0.900 = 2.228$ $A = 1.550 \times (7.690 + 3.130) = 16.771$ <hr/> $\Sigma A = 42.169$	m <sup>2</sup>	42.2
④石積取壊し	t=35cm	$A = 1.800 \times 3.070 = 5.526$ $A = 1.300 \times 1.500 = 1.950$ $A = \frac{1}{2} \times (1.300 + 1.200) \times 1.150 = 1.438$ $A = 1.200 \times (8.050 + 7.930) = 19.176$ <hr/> $\Sigma A = 28.090$	m <sup>2</sup>	28.1



取水工取壊し 数量計算書				
1箇所当り				
名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
①取水工取壊し	無 筋	$A = 1/2 \times (0.450 + 0.950) \times 0.500$		
		$+ 0.950 \times 0.100 = 0.445$	m <sup>2</sup>	
		$A = 1/2 \times (1.050 + 2.180) \times 1.130$		
		$+ 0.950 \times 0.200 = 2.015$	m <sup>2</sup>	
		$V = 0.445 \times (1/2 \times (5.200 + 4.720) - 2.000) = 1.317$		
②取水工取壊し	無 筋	$V = 2.015 \times 1/2 \times (4.720 + 3.656) = 8.439$		
		$\Sigma V = 9.756$	m <sup>3</sup>	
②取水工取壊し	無 筋	$A = 1/2 \times (0.450 + 0.750) \times 0.500 = 0.300$	m <sup>2</sup>	
		$A = 1/2 \times (0.950 + 2.105) \times 1.650 = 2.520$	m <sup>2</sup>	
		$V = 0.300 \times (1/2 \times (3.450 + 3.050) - 0.900) = 0.705$		
		$V = 2.520 \times 1/2 \times (3.050 + 1.730) = 6.023$		
		$\Sigma V = 6.728$	m <sup>3</sup>	6.7



転落防止柵撤去 単位数量計算書

10m当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
転落防止柵 撤去	H=1100	L=  参考質量 W= 14.0 kg/m	m	10.0

Gr基礎ブロック撤去	単位数量計算書	10個当り
------------	---------	-------

10個当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
Gr基礎 ブロック撤去	B500-H450 -L3000	$N = \frac{V}{V_{\text{参考質量}}}$ $= \frac{10.000}{1.0} = 10.000$ <p>参考質量 W= 1280 kg/個 V= 0.545 m3/個</p>	個	10.0