

市道御幸7号線ほか2線道路改良工事
数 量 計 算 書

数量計算書 目次

P. 1	～	80	市道御幸7号線
P. 81	～	230	市道御幸1・6号線
P. 231	～	250	バスバース（補助）
P. 251	～	276	バスバース（単独）
P. 277	～	288	交通誘導員

市道御幸7号線
数量総括表

数量総括表 (1/3)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量		適 用
				当 初	変 更	
市道御幸7号線						
道路改良			式	1		
道路土工			式	1		
掘削工			式	1		
	機械掘削	土砂	m ³	210		(V=206.5m ³)
路床盛土工			式	1		
	路床盛土	流用土	m ³	10		(V=14.6m ³)
路肩盛土工			式	1		
	路肩盛土	流用土	m ³	2		(V=2.1m ³)
法面整形工			式	1		
	切土法面整形		m ²	20		(A=16.6m ²)
	盛土法面整形		m ²	10		(A=6.1m ²)
作業土工			式	1		
	床掘り	土砂	m ³	170		(V=172.5m ³)
	埋戻し	土砂 C	m ³	20		(V=20.7m ³)
	埋戻し	土砂 D	m ³	160		(V=157.3m ³)
残土処理工			式	1		
	残土処理	土砂	m ³	160		(V=162.7m ³)

数量総括表 (2/3)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量		適 用
				当 初	変 更	
市道御幸7号線						
排水構造物工			式	1		
側溝工			式	1		
	PU3型側溝300A		m	157		(L=156.5m)
	CD-E側溝	横断用300×300	m	10		(L=10.4m)
	1号自由勾配側溝		式	1		(L=15.1m)
	5号自由勾配側溝		式	1		(L=9.5m)
集水樹・マンホール工			式	1		
	プラスチック集水樹(3)	300×300×600	箇所	1		
	プラスチック集水樹(6)	300×300×1000	箇所	1		
	現場打ち集水樹1型	500×1000×600	箇所	2		
構造物撤去工			式	1		
構造物取壊し工			式	1		
	コンクリート構造物 取壊し	有筋	m ³	11		(V=10.9m3)
	コンクリート構造物 取壊し	無筋	m ³	12		(V=11.8m3)
	舗装版取壊し	アスファルト舗装版	m ²	550		(A=551.5m2)
	舗装版切断	舗装版 t=15cm以下	m	47		(L=46.9m)
	殻運搬処理	有筋コンクリート	m ³	11		(V=10.9m3)
	殻運搬処理	無筋コンクリート	m ³	12		(V=11.8m3)

数 量 総 括 表 (3/3)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量		適 用
				当 初	変 更	
市道御幸7号線						
	殻運搬処理	アスファルト	m ³	26		(V=26.3m3)
	汚泥処理	舗装版切断	m ³	0.1		(V=0.1m3)
	殻運搬処理	鋼材	kg	440		(W=435.1kg)
	舗装工		式	1		
	アスファルト舗装工		式	1		
	不陸整正		m ²	695		(A=694.9m2)
	路盤	再生クラッシャーラン RC-40 t=15cm	m ²	812		(A=811.7m2)
	表層	再生密粒度アスコン top13 t=4cm	m ²	812		(A=811.7m2)
	張コンクリート	18-8-25BB t=10cm	m ²	42		(A=41.5m2)
	区画線工		式	1		
	区画線工		式	1		
	溶融式区画線	白色実線、W=15cm	m	260		(L=256.0m)
	溶融式区画線	白色破線、W=15cm	m	16		(L=15.6m)
	溶融式区画線	白色実線、W=45cm	m	4		(L=4.0m)
	溶融式区画線	矢印・文字・記号、W=15cm換算	m	3		(L=2.9m)
	道路附属施設工		式	1		
	道路附属物工		式	1		
	照明灯	電柱共架	基	2		(N=2.0基)

市道御幸7号線

道 路 土 工

道路土工 集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
掘削工			式	1	
	機械掘削	土砂	m ³	206.5	
路床盛土工			式	1	
	路床盛土	流用土	m ³	14.6	
路肩盛土工			式	1	
	路肩盛土	流用土	m ³	2.1	
法面整形工			式	1	
	切土法面整形		m ²	16.6	
	盛土法面整形		m ²	6.1	
作業土工			式	1	
	床掘り	土砂	m ³	172.5	
	埋戻し	土砂 C	m ³	20.7	
	埋戻し	土砂 D	m ³	157.3	
残土処理工			式	1	
	残土処理	土砂	m ³	162.7	

掘削工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
機械掘削 (土砂)	$V = 206.5$ (別紙計算書より) = 206.5	m ³	206.5

計 算 書

(計算書第 1 号)

機械掘削						機械掘削					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
ANO.0+3.95	4.800	3.3	2.65	12.7	ANO.0+13.802の断面 数量の1.63倍						
ANO.0+8.75		2.0			ANO.0+13.802 の断面数量						
AKA1-1	5.052	2.0	2.00	10.1							
ANO.0+13.802	6.198	1.2	1.60	9.9							
ANO.1	14.218	0.1	0.65	9.2							
AKE1-1	5.782	0.4	0.25	1.4							
ANO.1+14.218	16.255	0.9	0.65	10.6							
ANO.2	3.745	1.2	1.05	3.9							
AKA1-2	16.673	3.5	2.35	39.2							
ANO.2+16.255	3.327	5.6	4.55	15.1							
ANO.3	17.373	0.1	2.85	49.5							
AKE2-1	2.627	0.5	0.30	0.8							
ANO.3+16.673	20.000	1.8	1.15	23.0							
ANO.4	3.560	1.8	1.80	6.4	ANO.6の断面 数量						
AKA2-2	5.240	3.8	2.80	14.7	ANO.6の断面 数量の2.12倍		合 計			206.5	
ANO.4+17.373											
ANO.5											
ANO.6											
ANO.6+3.56											
ANO.6+8.80											

路床盛土工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
路床盛土 (流用土)	$V = 14.6$ (別紙計算書より) = 14.6	m ³	14.6

様式 - 1

計 算 書

(計算書第 1 号)

路床盛土						路床盛土					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
ANO.0+3.95	4.800										
ANO.0+8.75	5.052										
AKA1-1	6.198										
ANO.0+13.802	14.218		0.15	2.1							
ANO.1	5.782	0.3	0.15	0.9							
AKE1-1	16.255										
ANO.1+14.218	3.745										
ANO.2	16.673										
AKA1-2	3.327										
ANO.2+16.255	17.373		0.30	5.2							
ANO.3	2.627	0.6	0.55	1.4							
AKE2-1	20.000	0.5	0.25	5.0							
ANO.3+16.673	3.560										
ANO.4	5.240										
AKA2-2											
ANO.4+17.373											
ANO.5											
ANO.6											
ANO.6+3.56											
ANO.6+8.80							合 計			14.6	

路肩盛土工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
路肩盛土 (流用土)	$V = 2.1$ (別紙計算書より) = 2.1	m ³	2.1

様式 - 1

計 算 書

(計算書第 1 号)

路肩盛土						路肩盛土					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
ANO.0+3.95	4.800										
ANO.0+8.75	5.052										
AKA1-1	6.198										
ANO.0+13.802	14.218		0.05	0.7							
ANO.1	5.782	0.1	0.10	0.6							
AKE1-1	16.255	0.1	0.05	0.8							
ANO.1+14.218	3.745										
ANO.2	16.673										
AKA1-2	ANO.2+16.255										
ANO.3	3.327										
AKE2-1	17.373										
ANO.3+16.673	2.627										
ANO.4	20.000										
AKA2-2	3.560										
ANO.4+17.373	5.240										
ANO.5											
ANO.6											
ANO.6+3.56											
ANO.6+8.80							合 計			2.1	

法面整形工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
切土法面整形	A = 16.6 (別紙計算書より) = 16.6	m ²	16.6
盛土法面整形	A = 6.1 (別紙計算書より) = 6.1	m ²	6.1

様式 - 1

計 算 書

(計算書第 1 号)

切土法面整形						切土法面整形					
測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要
	(m)	(m)	(m)	(m2)			(m)	(m)	(m)	(m2)	
ANO.0+3.95	4.800	0.2	0.20	1.0							
ANO.0+8.75		0.2									
AKA1-1	5.052	0.2	0.20	1.0							
ANO.0+13.802	6.198										
ANO.1	14.218		0.10	0.6							
AKE1-1											
ANO.1+14.218	5.782										
ANO.2	16.255		0.05	0.2							
AKA1-2											
ANO.2+16.255	3.745	0.1	0.35	5.8							
ANO.3	16.673										
AKE2-1	3.327	0.6	0.55	1.8							
ANO.3+16.673											
ANO.4	17.373	0.5	0.25	4.3							
AKA2-2											
ANO.4+17.373	2.627										
ANO.5	20.000	0.1	0.05	1.0							
ANO.6	3.560										
ANO.6+3.56	5.240	0.1	0.10	0.4							
ANO.6+8.80											
						合 計				16.6	

様式 - 1

計 算 書

(計算書第 2 号)

盛土法面整形						盛土法面整形					
測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要
	(m)	(m)	(m)	(m2)			(m)	(m)	(m)	(m2)	
ANO.0+3.95	4.800										
ANO.0+8.75	5.052										
AKA1-1	6.198										
ANO.0+13.802	14.218		0.20	2.8							
ANO.1	5.782	0.4	0.30	1.7							
AKE1-1	16.255	0.2	0.10	1.6							
ANO.1+14.218	3.745										
ANO.2	16.673										
AKA1-2	3.327										
ANO.2+16.255	17.373										
ANO.3	2.627										
AKE2-1	20.000										
ANO.3+16.673	3.560										
ANO.4	5.240										
AKA2-2											
ANO.4+17.373											
ANO.5											
ANO.6											
ANO.6+3.56											
ANO.6+8.80							合 計			6.1	

作業土工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り (土砂)	V1 = 158.5 (別紙計算書より) = 158.5	m ³	172.5
	V2 = 14.0 (排水構造物工計算書より) = 14.0		
	<u>Σ V = 172.5</u>		
埋戻し (土砂 C)	V = 20.7 (別紙計算書より) = 20.7	m ³	20.7
埋戻し (土砂 D)	V1 = 147.3 (別紙計算書より) = 147.3	m ³	157.3
	V2 = 10.0 (排水構造物工計算書より) = 10.0		
	<u>Σ V = 157.30</u>		

計 算 書

(計算書第 1 号)

床 掘 り						床 掘 り					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
ANO.0+3.95	4.800	1.0	1.00	4.8							
ANO.0+8.75	5.052	1.0	1.00	5.1							
AKA1-1	6.198	1.0	1.00	6.2							
ANO.0+13.802	14.218	1.0	0.90	12.8							
ANO.1	5.782	0.8	0.85	4.9							
AKE1-1	16.255	0.9	1.10	17.9							
ANO.1+14.218	3.745	1.3	1.25	4.7							
ANO.2	16.673	1.2	1.90	31.7							
AKA1-2	ANO.2+16.255	2.6	2.90	9.6							
ANO.3	3.327	3.2	1.95	33.9							
AKE2-1	17.373	0.7	0.75	2.0							
ANO.3+16.673	2.627	0.8	0.85	17.0							
ANO.4	20.000	0.9	0.90	3.2							
AKA2-2	3.560	0.9	0.90	3.2							
ANO.4+17.373	5.240	0.9	0.90	4.7							
ANO.5											
ANO.6											
ANO.6+3.56											
ANO.6+8.80							合 計			158.5	

様式 - 1

計 算 書

(計算書第 1 号)

埋 戻 し (土砂) (C) 1.0m<W≤4.0m						埋 戻 し (土砂) (C) 1.0m<W≤4.0m					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
ANO.0+3.95	4.800										
ANO.0+8.75											
AKA1-1	5.052										
ANO.0+13.802											
ANO.1											
AKE1-1	14.218										
ANO.1+14.218											
ANO.2											
AKA1-2	16.255										
ANO.2+16.255											
ANO.3											
AKE2-1	16.673										
ANO.3+16.673											
ANO.4	3.327		1.00	3.3							
ANO.4		2.0									
AKA2-2	17.373		1.00	17.4							
ANO.4+17.373											
ANO.5	2.627										
ANO.6	20.000										
ANO.6											
ANO.6+3.56	3.560										
ANO.6+8.80	5.240										
							合 計			20.7	

様式 - 1

計 算 書

(計算書第 2 号)

埋 戻 し (土砂) (D) W ≤ 1.0m						埋 戻 し (土砂) (D) W ≤ 1.0m					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
ANO.0+3.95	4.800	1.0	1.00	4.8							
ANO.0+8.75	5.052	1.0	1.00	5.1							
AKA1-1	6.198	1.0	1.00	6.2							
ANO.0+13.802	14.218	1.0	0.95	13.5							
ANO.1	5.782	0.9	0.95	5.5							
AKE1-1	5.782	1.0	0.95	5.5							
ANO.1+14.218	16.255	1.4	1.20	19.5							
ANO.2	3.745	1.3	1.35	5.1							
AKA1-2	16.673	1.65	1.65	27.5							
ANO.2+16.255	3.327	2.0	2.00	6.7							
ANO.3	3.327	2.0	2.00	6.7							
AKE2-1	17.373	0.7	1.35	23.5							
ANO.3+16.673	2.627	0.80	0.80	2.1							
ANO.4	2.627	0.80	0.80	2.1							
AKA2-2	20.000	0.9	0.95	19.0							
ANO.4+17.373	3.560	1.0	1.00	3.6							
ANO.5	3.560	1.0	1.00	3.6							
ANO.6	5.240	1.0	1.00	5.2							
ANO.6+3.56	5.240	1.0	1.00	5.2							
ANO.6+8.80		1.0				合 計				147.3	

残土処理工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量	
作業残土処理	【発生土】			
	機械掘削	= 206.5		
	作業土工 床掘り	= 172.5		
	【流用土】			
	路床盛土	= 14.6		
	路肩盛土	= 2.1		
	作業土工 埋戻(土砂)			
	$V = 20.7 + 157.3$	= 178.0		
	$V = (206.5 + 172.5)$ $- (14.6 + 2.1 + 178.0) \div 0.9$	= 162.7	m ³	162.7

市道御幸7号線
排水構造物工

作業土工 計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り	V1 = 0.70 × 10.40 (CD-E側溝) = 7.28		
	V2 = 0.97 × 1.00 (プレキャスト集水桝(3)) = 0.97		
	V3 = 1.64 × 1.00 (プレキャスト集水桝(6)) = 1.64		
	V4 = 2.07 × 2.00 (現場打ち集水桝1型) = 4.14		
	Σ V = 14.03		
		式 (m ³)	1 (14.0)
埋戻し (D)	V1 = 0.47 × 10.40 (CD-E側溝) = 4.89		
	V2 = 0.77 × 1.00 (プレキャスト集水桝(3)) = 0.77		
	V3 = 1.32 × 1.00 (プレキャスト集水桝(6)) = 1.32		
	V4 = 1.52 × 2.00 (現場打ち集水桝1型) = 3.04		
	Σ V = 10.02		
		式 (m ³)	1 (10.0)

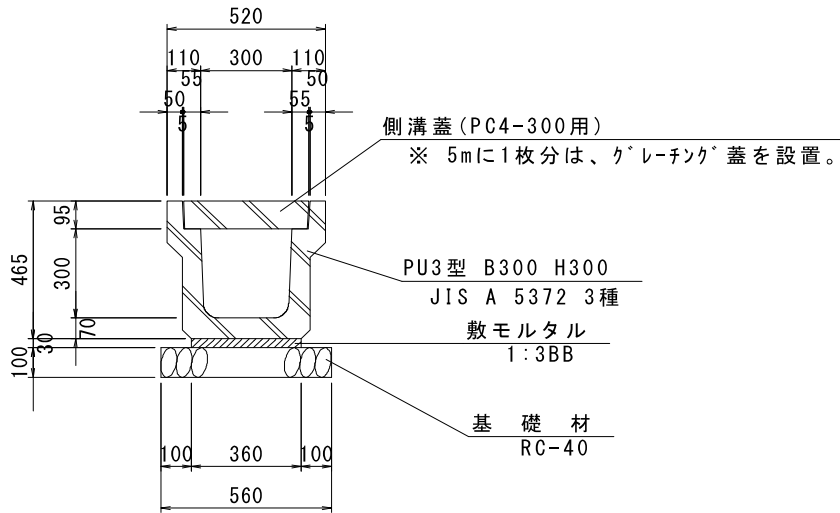
側溝工 計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
PU3型側溝300A	L = 156.50 = 156.50	m	156.50
CD-E側溝 (横断用300×300)	L = 10.40 = 10.40	m	10.40
1号自由勾配側溝	L = 15.07 = 15.07	m	15.07
5号自由勾配側溝	L = 9.51 = 9.51	m	9.51

単 位 数 量 計 算 書

(10m当り)

種 別	PU3型側溝	細 別 規 格	300×300
-----	--------	------------	---------



名 称	計 算 式	単 位	数 量	
PU3型側溝 (300×300)	$N = 10.000 \div 2.000$ 【参考重量=413kg/個】	= 5.000	個	5.00
敷モルタル (1:3BB)	$V = 0.360 \times 0.030 \times 10.000$	= 0.108	m^3	0.11
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.560 \times 10.000$	= 5.600	m^2	5.60
コンクリート蓋 (3種 300用)	$N = (10.000 - 1.000) \div 0.500$	= 18.0	枚	18.0
グレーチング蓋 (300用 T-25 細目)	$N =$	= 2.0	枚	2.0
基面整正	$A = 0.560 \times 10.000$	= 5.600	m^2	5.6

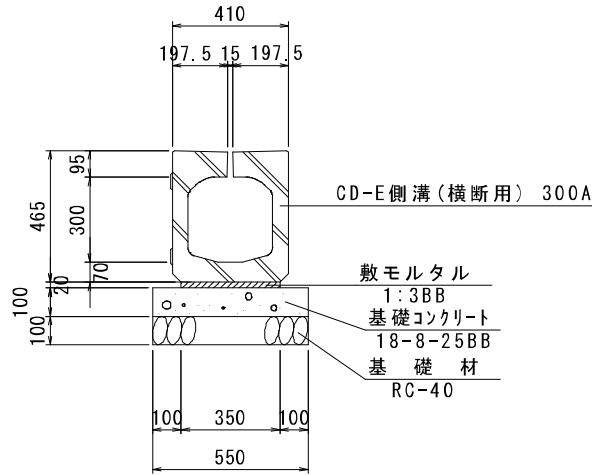
CD-E側溝(横断用 300×300) 数量表 (10m当り)

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
CD-E側溝	横断用 300×300	個	5.0	参考重量=506kg/個
敷モルタル	1:3BB	m ³	0.07	
基礎コンクリート	18-8-25BB t=10cm	m ³	0.55	
基礎コン型枠		式 (m ²)	1 (2.00)	
基礎材	RC-40 t=10cm	m ²	5.50	
床掘り		式 (m ³)	1 (7.0)	
埋戻し	転圧有、最大埋戻幅 1m未満	式 (m ³)	1 (4.7)	
作業残土		式 (m ³)	1 (1.8)	
基面整正		m ²	5.5	

単 位 数 量 計 算 書

(10m当り)

種 別	CD-E側溝	細 規 格	横断用 300×300
-----	--------	-------	-------------

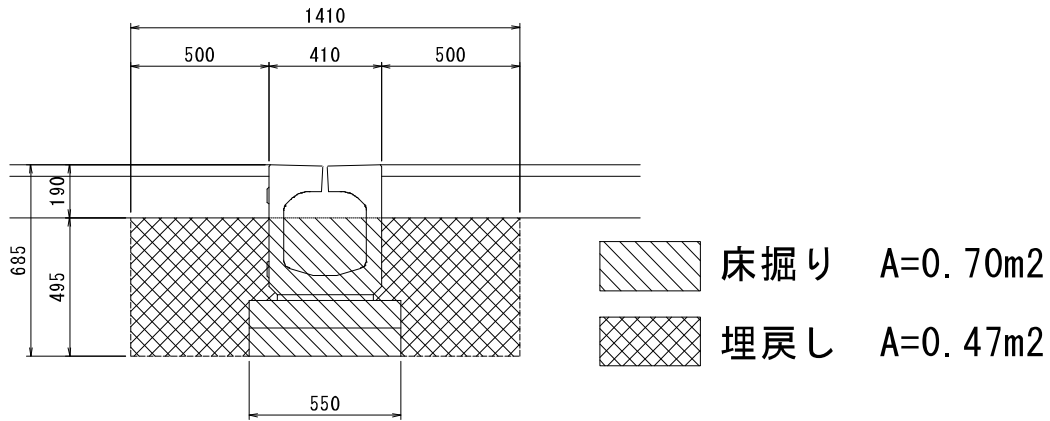


名 称	計 算 式	単 位	数 量
CD-E側溝 (横断用 300×300)	$N = 10.000 \div 2.000$ 【T-25用 参考重量=506kg/個】	個	5.0
敷モルタル (1:3BB)	$V = 0.350 \times 0.020 \times 10.000$	m^3	0.07
基礎コンクリート (18-8-25BB t=10cm)	$V = 0.550 \times 0.100 \times 10.000$	m^3	0.55
基礎コン型枠	$A = 0.100 \times 2 \times 10.000$	式 (m^2)	1 (2.00)
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.550 \times 10.000$	m^2	5.50

作業土工単位数計算書

(10m当り)

種 別	CD-E側溝	細 規	別 格	横断用 300×300
-----	--------	-----	-----	-------------



名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り	$V = 0.700 \times 10.000 = 7.000$	式 (m^3)	1 (7.0)
埋戻し (転圧有、最大埋戻幅1m未満)	$V = 0.470 \times 10.000 = 4.700$	式 (m^3)	1 (4.7)
作業残土	$V = 7.000 - 4.700 \div 0.90 = 1.778$	式 (m^3)	1 (1.8)
基面整正	$A = 0.550 \times 10.000 = 5.500$	m^2	5.5

集水枡・マンホール工 計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト集水枡(3) (300×300×600)	N = 1 = 1	箇所	1
プレキャスト集水枡(6) (300×300×1000)	N = 1 = 1	箇所	1
現場打ち集水枡1型 (500×1000×600)	N = 2 = 2	箇所	2

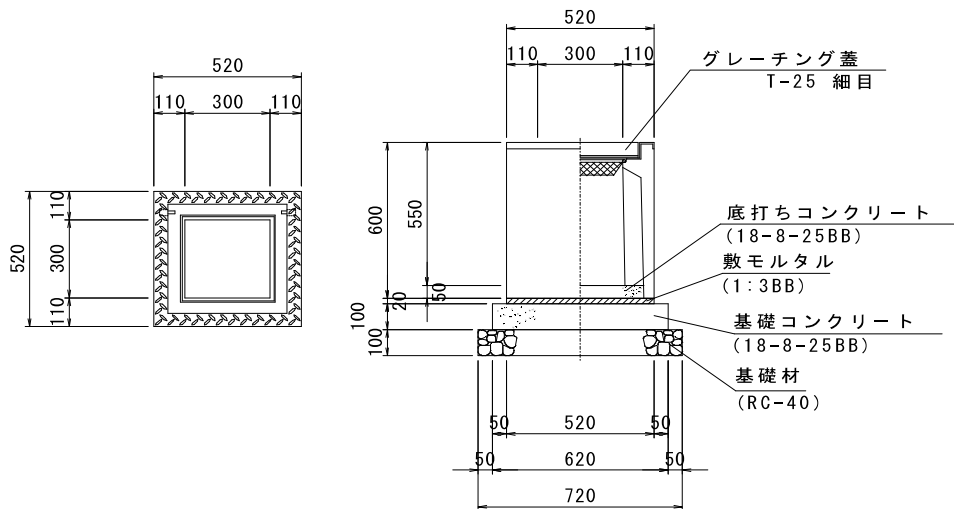
プレキャスト集水桝(3)(300×300×600) 数量表 (10箇所当り)

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
プレキャスト集水桝	300×300×600	個	10	参考重量=164kg/個
底打ちコンクリート	18-8-25BB	m ³	0.05	
敷モルタル	1:3BB	m ³	0.05	
基礎コンクリート	18-8-25BB t=10cm	m ³	0.38	
同上型枠		式 (m ²)	1 (2.48)	
基礎材	RC-40 t=10cm	m ²	5.18	
床掘り		式 (m ³)	1 (9.7)	
埋戻し	転圧有、最大埋戻 幅1m未満	式 (m ³)	1 (7.7)	
作業残土		式 (m ³)	1 (1.2)	
基面整正		m ²	3.8	

単 位 数 量 計 算 書

(10箇所当り)

種 別	プレキャスト集水枡(3)	細 規 格	300 × 300 × 600
-----	--------------	-------	-----------------

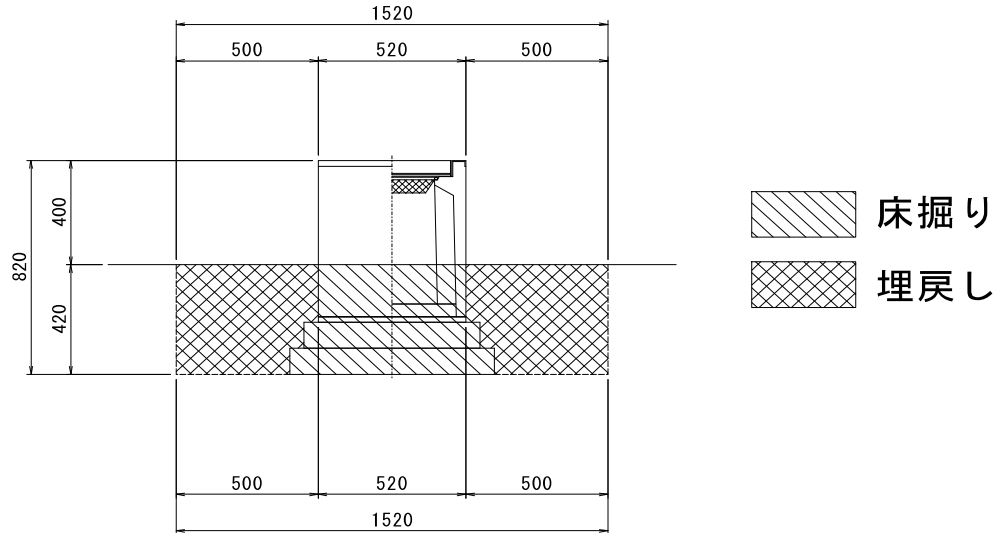


名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト集水枡 (300 × 300 × 600)	$N = 10 = 10$ 【参考重量=164kg/個 グレーチング蓋T-25細目】	個	10
底打ちコンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.300 \times 0.300 \times 0.050 \times 10 = 0.045$	m ³	0.05
敷モルタル (1:3BB)	$V = 0.520 \times 0.520 \times 0.020 \times 10 = 0.054$	m ³	0.05
基礎コンクリート (18-8-25BB t=10cm)	$V = 0.620 \times 0.620 \times 0.100 \times 10 = 0.384$	m ³	0.38
同上型枠	$A = (0.620 \times 0.100 + 0.620 \times 0.100) \times 2 \times 10 = 2.480$	式 (m ²)	1 (2.48)
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.720 \times 0.720 \times 10 = 5.184$	m ²	5.18

作業土工単位数計算書

(10箇所当り)

種 別	プレキャスト集水柵(3)	細 規 別 格	300 × 300 × 600
-----	--------------	------------	-----------------



名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り	$V = 1/2 \times (1.520 \times 1.520 + 1.520 \times 1.520) \times 0.420 \times 10$ $= 9.70$	式 (m ³)	1 (9.7)
埋戻し (転圧有、最大埋戻幅1m未満)	$V = 9.70 - (0.520 \times 0.520 \times 0.420 + 0.620 \times 0.620 \times 0.100$ $+ 0.720 \times 0.720 \times 0.100) \times 10$ $= 7.66$	式 (m ³)	1 (7.7)
作業残土	$V = 9.70 - 7.66 \div 0.90$ $= 1.19$	式 (m ³)	1 (1.2)
基面整正	$A = 0.620 \times 0.620 \times 10$ $= 3.84$	m ²	3.8

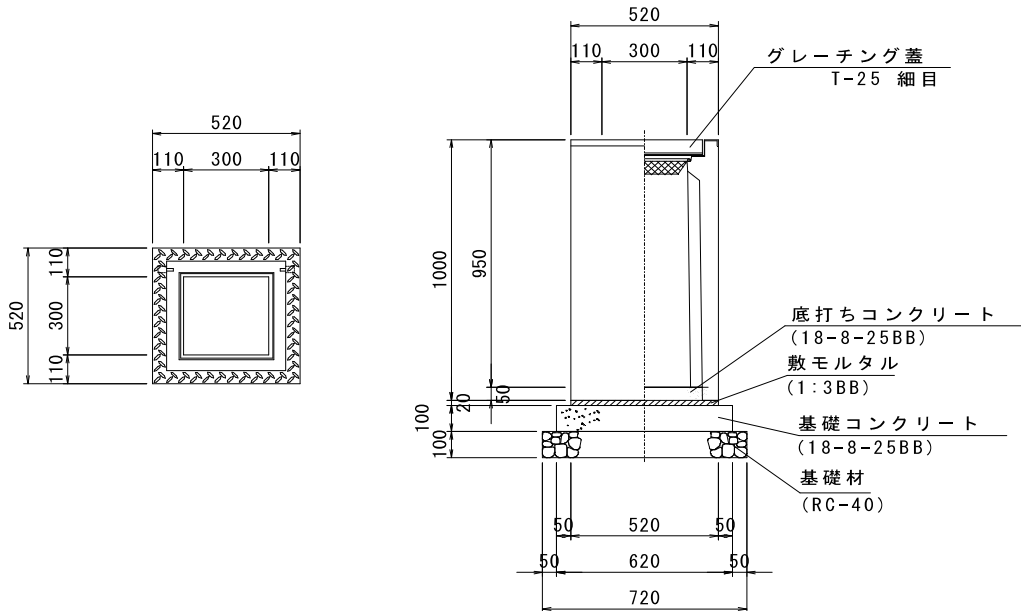
プレキャスト集水桝(6)(300×300×1000) 数量表 (10箇所当り)

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
プレキャスト集水桝	300×300×1000	個	10	参考重量=308kg/個
底打ちコンクリート	18-8-25BB	m ³	0.05	
敷モルタル	1:3BB	m ³	0.05	
基礎コンクリート	18-8-25BB t=10cm	m ³	0.38	
同上型枠		式 (m ²)	1 (2.48)	
基礎材	RC-40 t=10cm	m ²	5.18	
床掘り		式 (m ³)	1 (16.4)	
埋戻し	転圧有、最大埋戻 幅1m未満	式 (m ³)	1 (13.2)	
作業残土		式 (m ³)	1 (1.7)	
基面整正		m ²	3.8	

単 位 数 量 計 算 書

(10箇所当り)

種 別	プレキャスト集水枡(6)	細 規 格	300 × 300 × 1000
-----	--------------	-------	------------------

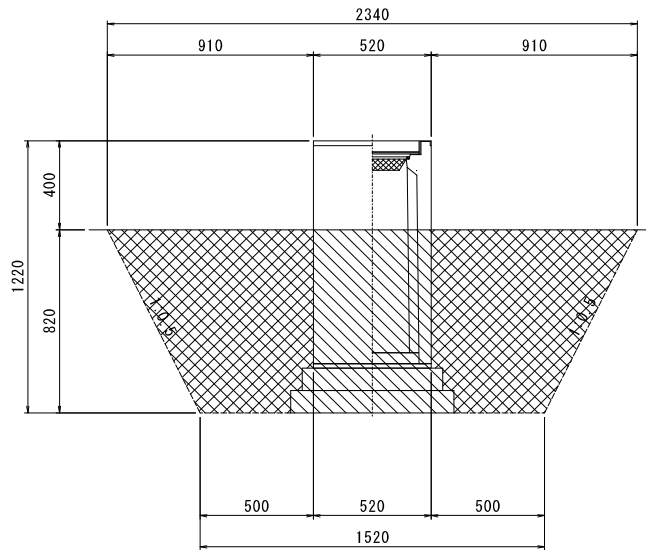


名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト集水枡 (300 × 300 × 1000)	$N = 10$ 【参考重量=308kg/個 グレーチング蓋T-25細目】	= 10	個 10
底打ちコンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.300 \times 0.300 \times 0.050 \times 10$	= 0.045	m^3 0.05
敷モルタル (1:3BB)	$V = 0.520 \times 0.520 \times 0.020 \times 10$	= 0.054	m^3 0.05
基礎コンクリート (18-8-25BB t=10cm)	$V = 0.620 \times 0.620 \times 0.100 \times 10$	= 0.384	m^3 0.38
同上型枠	$A = (0.620 \times 0.100 + 0.620 \times 0.100) \times 2 \times 10$	= 2.480	式 (m^2) 1 (2.48)
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.720 \times 0.720 \times 10$	= 5.184	m^2 5.18

作業土工単位数計算書

(10箇所当り)

種 別	プレキャスト集水柵(6)	細 規 格	300 × 300 × 1000
-----	--------------	-------	------------------



名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り	$V = 1/2 \times (2.340 \times 2.340 + 1.520 \times 1.520) \times 0.420 \times 10$ $= 16.35$	式 (m ³)	1 (16.4)
埋戻し (転圧有、最大埋戻幅1m未満)	$V = 16.35 - (0.520 \times 0.520 \times 0.820 + 0.620 \times 0.620 \times 0.100$ $+ 0.720 \times 0.720 \times 0.100) \times 10$ $= 13.23$	式 (m ³)	1 (13.2)
作業残土	$V = 16.35 - 13.23 \div 0.90$ $= 1.65$	式 (m ³)	1 (1.7)
基面整正	$A = 0.620 \times 0.620 \times 10$ $= 3.84$	m ²	3.8

現場打ち集水桝1型(500×1,000×600)数量表 (10箇所当り)

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
コンクリート	18-8-25BB		3.00	
型枠		式 (m ²)	1 (62.00)	
基礎材	RC-40,t=150	m ²	12.60	
グレーチング蓋	500×1000,T-25細目	枚	10	ボルト固定
床掘り		式 (m ³)	1 (20.7)	
埋戻し	転圧有 最大埋戻幅1m未満	式 (m ³)	1 (15.2)	
作業残土		式 (m ³)	1 (3.8)	
基面整正			12.6	

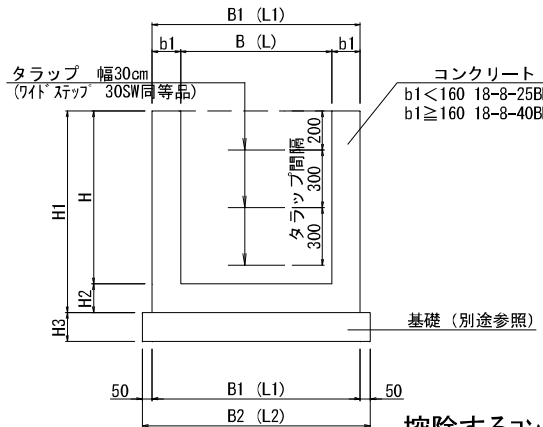
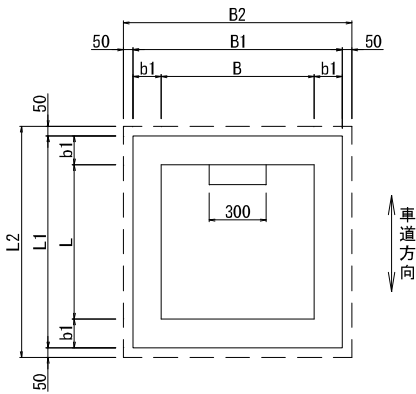
単 位 数 量 計 算 書

(10箇所当り)

種 別 現場打ち集水柵1型 細 規 格 500 × 1,000 × 600

平 面 図

側 面 図



B = 0.500 m
 L = 1.000 m
 H = 0.600 m
 H1 = 0.750 m
 H2 = 0.150 m
 b1 = 0.150 m
 B1 = 0.800 m
 B2 = 0.900 m
 L1 = 1.300 m
 L2 = 1.400 m
 基礎 : 基礎材
 H3 = 0.150 m

※タラップは、H=1.0m以上の場合に設置する。
(上記限りでない場合で設置する場合は、
数量を計上する。)

控除するコンクリート量 = 1.80 m³
 加算する型枠面積 = 8.00 m²

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = (0.800 \times 1.300 \times 0.750 - 0.500 \times 1.000 \times 0.600) \times 10 - 1.80$ = 3.000	m ³	3.00
型枠	$A = \{(0.800 + 1.300) \times 0.750 + (0.500 + 1.000) \times 0.750\} \times 2$ × 10 + 8.00 = 62.000	式 (m ²)	1 (62.00)
基礎材 (RC-40,t=150)	$A = 0.900 \times 1.400 \times 10$ = 12.600	m ²	12.60
グレーチング蓋 (500 × 1000, T-25細目)	$N = 1 \times 10$ = 10	枚	10

10箇所当り

B × L	控除するコンクリート量	加算する型枠面積
0.49以下	0.70 m ³	5.00 m ²
0.49を越え1.00以下	1.80 m ³	8.00 m ²
1.00を超える	3.00 m ³	13.00 m ²

作業土工単位数量計算書

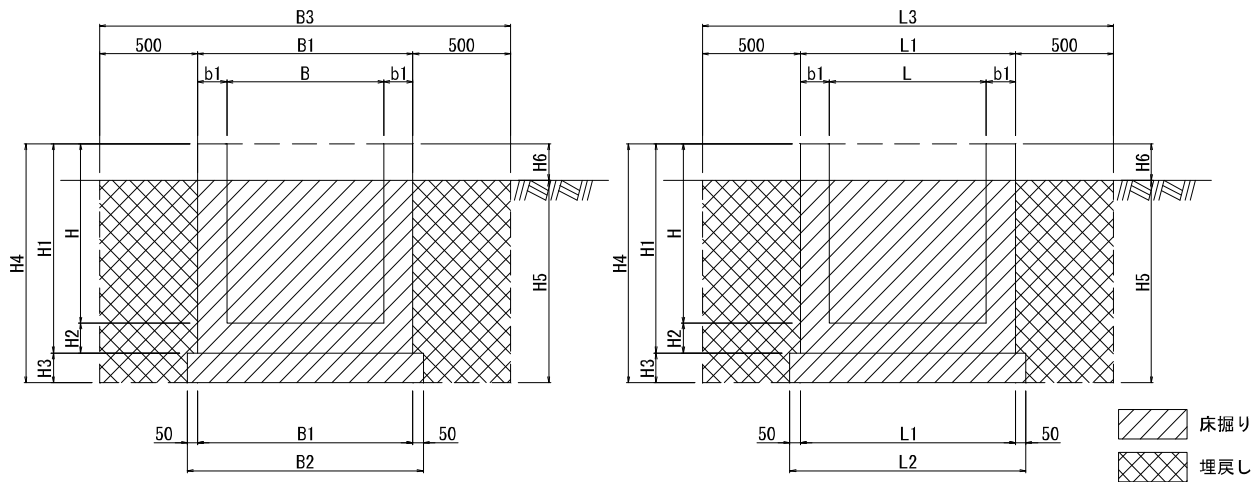
(10箇所当り)

種 別

現場打ち集水桝1型

細 別
規 格

500×1,000×600



(単位:m)

B = 0.500	L = 1.000	H = 0.600	
B1 = 0.800	L1 = 1.300	H1 = 0.750	H4 = 0.900
B2 = 0.900	L2 = 1.400	H2 = 0.150	H5 = 0.500
B3 = 1.800	L3 = 2.300	H3 = 0.150	H6 = 0.400

名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り	$V = \{1/2 \times (1.800 \times 2.300 + 1.800 \times 2.300) \times 0.500\} \times 10$ $= 20.700$	式 (m ³)	1 (20.7)
埋戻し (転圧有、最大埋戻幅1m未満)	$V = 20.700 - (0.800 \times 1.300 \times 0.350 + 0.900 \times 1.400 \times 0.150)$ $\times 10$ $= 15.170$	式 (m ³)	1 (15.2)
作業残土	$V = 20.700 - 15.170 \div 0.90$ $= 3.844$	式 (m ³)	1 (3.8)
基面整正	$A = 0.900 \times 1.400 \times 10$ $= 12.600$	m ²	12.6

市道御幸7号線
構 造 物 撤 去 工

構造物取壊し工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート構造物 取壊し(有筋)	V1 = 0.12 × (14.5+43.5+10.5+1.0+3.5) (プレキャスト側溝(1)) = 8.76	m ³	10.91
	V2 = 0.15 × (3.5+7.8) (プレキャスト側溝(2)) = 1.70		
	V3 = 0.11 × 4.1 (プレキャスト側溝(4)) = 0.45		
	<u>Σ V = 10.91</u>		
コンクリート構造物 取壊し(無筋)	V1 = 0.19 × 43.5 (現場打ち側溝(1)) = 8.27	m ³	11.79
	V2 = 0.35 × 1 (集水桝(1)) = 0.35		
	V3 = 0.33 × 1 (集水桝(2)) = 0.33		
	V4 = 0.21 × 4.0 (土留め擁壁(2)) = 0.84		
	V5 = 0.19 × 10.5 (土留め擁壁(3)) = 2.00		
	<u>Σ V = 11.79</u>		

構造物取壊し工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
舗装版取壊し(1) (アスファルト舗装版 t=4cm)	A1 = 116.0+115.2+27.6+43.7+87.5+32.6 = 422.60 (別紙構造物撤去工平面図より)	m ²	
舗装版取壊し(2) (アスファルト舗装版 t=3cm)	A2 = 128.9 = 128.90 (別紙構造物撤去工平面図より)	m ²	
	<u>Σ A = 551.50</u>		551.50
舗装版切断 (舗装版 t=15cm以下)	L = 15.7+13.9+17.3 = 46.9 (別紙構造物撤去工平面図より)	m	46.9
殻運搬処理 (有筋コンクリート)	V = 10.91 = 10.91	m ³	10.91
殻運搬処理 (無筋コンクリート)	V = 11.79 = 11.79	m ³	11.79
殻運搬処理 (アスファルト)	V = 422.60 × ^(平均厚) 0.05 + 128.90 × ^(平均厚) 0.04 = 26.29	m ³	26.29
汚泥処理 (舗装版切断)	V = 46.9 × 0.04 × 0.023 = 0.04	m ³	0.04
殻運搬処理 (鋼材)	W = (3.5 + 7.8) × 38.5 kg/枚 = 435.05	kg	435.05

市道御幸7号線

舗 装 工

アスファルト舗装工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
【車道部】 不陸整正	A1 = 562.51 (別紙計算書より) = 562.51	m ²	694.9
	A2 = 26.60 + 27.70 + 43.70 + 34.40 = 132.40 (別紙平面図より)		
	Σ A = 694.91		
路盤 (再生クラッシャーラン RC-40 t=15cm)	A1 = 679.31 (別紙計算書より) = 679.31	m ²	811.7
	A2 = 26.60 + 27.70 + 43.70 + 34.40 = 132.40 (別紙平面図より)		
	Σ A = 811.71		
表層 (再生密粒度アスコ n13 t=4cm)	A1 = 679.31 (別紙計算書より) = 679.31	m ²	811.7
	A2 = 26.60 + 27.70 + 43.70 + 34.40 = 132.40 (別紙平面図より)		
	Σ A = 811.71		
張りコンクリート (18-8-25BB t=10cm)	A = 41.53 = 41.53		41.5

計 算 書

(計算書第 1 号)

不 陸 整 正

測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要
	(m)	(m)	(m)	(m2)			(m)	(m)	(m)	(m2)	
ANO.0+8.75		4.11			ANO.0+13.802 の断面数量						
AKA1-1	5.052		4.110	20.76							
ANO.0+13.802		4.11									
	6.198		4.255	26.37							
ANO.1		4.40									
AKE1-1	14.218		4.875	69.31							
ANO.1+14.218		5.35									
	5.782		5.530	31.97							
ANO.2		5.71									
AKA1-2	16.255		5.020	81.60							
ANO.2+16.255		4.33									
	3.745		4.165	15.60							
ANO.3		4.00									
AKE2-1	16.673		4.000	66.69							
ANO.3+16.673		4.00									
	3.327		4.530	15.07							
ANO.4		5.06									
AKA2-2	17.373		5.425	94.25							
ANO.4+17.373		5.79									
	2.627		5.915	15.54							
ANO.5		6.04									
	20.000		5.415	108.30							
ANO.6		4.79									
	3.560		4.790	17.05	ANO.6の断面 数量						
ANO.6+3.56		4.79									
	合 計			562.51							

計 算 書

(計算書第 1 号)

車道舗装(路盤 t=15cm)

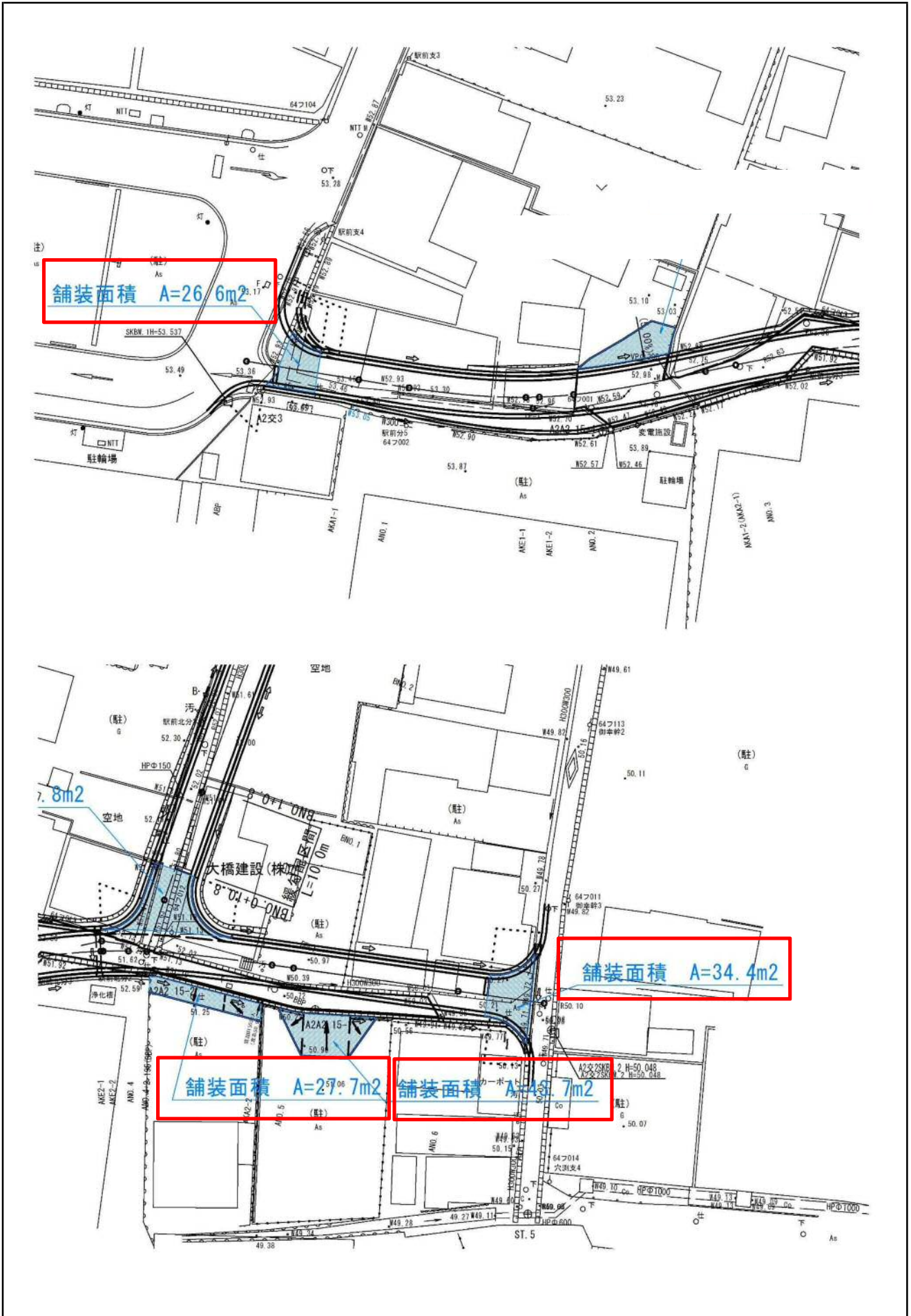
測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要
	(m)	(m)	(m)	(m2)			(m)	(m)	(m)	(m2)	
ANO.0+8.75		5.11			ANO.0+13.802 の断面数量						
AKA1-1	5.052		5.110	25.82							
ANO.0+13.802		5.11									
	6.198		5.255	32.57							
ANO.1		5.40									
AKE1-1	14.218		5.875	83.53							
ANO.1+14.218		6.35									
	5.782		6.530	37.76							
ANO.2		6.71									
AKA1-2	16.255		6.020	97.86							
ANO.2+16.255		5.33									
	3.745		5.165	19.34							
ANO.3		5.00									
AKE2-1	16.673		5.000	83.37							
ANO.3+16.673		5.00									
	3.327		5.625	18.71							
ANO.4		6.25									
AKA2-2	17.373		6.520	113.27							
ANO.4+17.373		6.79									
	2.627		6.915	18.17							
ANO.5		7.04									
	20.000		6.415	128.30							
ANO.6		5.79									
	3.560		5.790	20.61	ANO.6の断面 数量						
ANO.6+3.56		5.79									
	合 計			679.31							

計 算 書

(計算書第 1 号)

車道舗装(表層 t=4cm)

測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)			(m)	(m)	(m)	(m ²)	
ANO.0+8.75		5.11			ANO.0+13.802 の断面数量						
AKA1-1	5.052		5.110	25.82							
ANO.0+13.802		5.11									
	6.198		5.255	32.57							
ANO.1		5.40									
AKE1-1	14.218		5.875	83.53							
ANO.1+14.218		6.35									
	5.782		6.530	37.76							
ANO.2		6.71									
AKA1-2	16.255		6.020	97.86							
ANO.2+16.255		5.33									
	3.745		5.165	19.34							
ANO.3		5.00									
AKE2-1	16.673		5.000	83.37							
ANO.3+16.673		5.00									
	3.327		5.625	18.71							
ANO.4		6.25									
AKA2-2	17.373		6.520	113.27							
ANO.4+17.373		6.79									
	2.627		6.915	18.17							
ANO.5		7.04									
	20.000		6.415	128.30							
ANO.6		5.79									
	3.560		5.790	20.61	ANO.6の断面 数量						
ANO.6+3.56		5.79									
	合 計			679.31							



計 算 書

(計算書第 1 号)

張コンクリート(18-8-25BB,t=10cm)						張コンクリート(18-8-25BB,t=10cm)					
測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)			(m)	(m)	(m)	(m ²)	
ANO.0+3.95	4.800	0.39	0.390	1.87	ANO.0+13.802 の断面数量						
ANO.0+8.75		0.39			ANO.0+13.802 の断面数量						
AKA1-1	5.052	0.39	0.390	1.97							
ANO.0+13.802	6.198	0.39	0.470	2.91							
ANO.1	14.218	0.55	0.545	7.75							
AKE1-1		0.54									
ANO.1+14.218	5.782	0.52	0.530	3.06							
ANO.2	16.255	0.51	0.515	8.37							
AKA1-2		0.51									
ANO.2+16.255	3.745	0.57	0.540	2.02							
ANO.3	16.673	0.285	0.285	4.75							
AKE2-1											
ANO.3+16.673	3.327										
ANO.4	17.373										
AKA2-2											
ANO.4+17.373	2.627										
ANO.5	20.000		0.235	4.70							
ANO.6		0.47									
ANO.6+3.56	3.560	0.47	0.470	1.67	ANO.6の断面 数量						
ANO.6+8.80	5.240	0.47	0.470	2.46	ANO.6の断面 数量		合 計			41.53	

市道御幸7号線

区 画 線 工

区画線工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	单 位	数 量
溶融式区画線 (白色実線、W=15cm)	L = 256.00 = 256.00	m	256.00
溶融式区画線 (白色破線、W=15cm)	L = 15.60 = 15.60	m	15.60
溶融式区画線 (白色実線、W=45cm)	L = 4.00 = 4.00	m	4.00
溶融式区画線 (矢印・文字・記号、W=15cm換算)	L = 2.85 = 2.85	m	2.85

区画線工 延長調書

名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
溶融式区画線 (白色実線、W=15cm)	右	NO. 0 + 0.00 NO. 6 + 10.22	136:50	
	左	NO. 0 + 2.92 NO. 3 + 16.80	78:40	
	左	NO. 4 + 16.50 NO. 6 + 9.56	41:10	
		計	256:00	
溶融式区画線 (白色破線、W=15cm)	左	NO. 3 + 16.80 NO. 4 + 12.16	15:60	
		計	15:60	
溶融式区画線 (白色実線、W=45cm)	右	NO. 0 + 3.78 NO. +	2:00	(停止線)
	左	NO. 6 + 2.78 NO. +	2:00	(停止線)
		計	4:00	
溶融式区画線 (矢印・文字・記号、W=15cm換算)	左	NO. 4 + 2.19 NO. +	2:85	(交差点クロスマーク)
		計	2:85	

市道御幸7号線
道路附属施設工

道路付属施設工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
照明灯 電柱共架	N = 2.00 = 2.00	基	2.00

市道御幸1・6号線
数 量 総 括 表

数 量 総 括 表 (1/5)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量		適 用
				当 初	変 更	
市道御幸1・6号線						
道路改良			式	1		
道路土工			式	1		
掘削工			式	1		
	機械掘削	土砂	m ³	750		(V=753.8m3)
作業土工			式	1		
	床掘り	土砂	m ³	150		(V=147.5m3)
	埋戻し	土砂 B	m ³	60		(V=57.0m3)
	埋戻し	土砂 D	m ³	100		(V=97.4m3)
残土処理工			式	1		
	残土処理	土砂	m ³	730		(V=729.7m3)
擁壁工			式	1		
場所打ち擁壁工			式	1		
	小型擁壁(1)	平均=0.72m 18-8-40BB 基礎材RC-40 t=15cm	m ³	3		(V=3.0m3)
	重力式擁壁(2)	平均=1.21m 18-8-40BB 基礎材RC-40 t=15cm	m ³	9		(V=9.1m3)
	空洞ブロック積	C種150×190×390 H=40cm	m	8		(L=8.0m)

数量総括表 (2/5)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量		適 用
				当 初	変 更	
市道御幸1・6号線						
排水構造物工			式	1		
側溝工			式	1		
	PU3型側溝300A		m	220		(L=220.1m)
	PU3型側溝300B		m	33		(L=33.1m)
	CD-E側溝	横断用300×300	m	8		(L=8.0m)
	自由勾配側溝(1)	300×400	式	1		(L=7.3m)
	鉄筋コンクリート L型側溝(1)	300 標準用	m	45		(L=44.6m)
	鉄筋コンクリート L型側溝(2)	300 斜乗入れ用	m	2		(L=1.8m)
	鉄筋コンクリート L型側溝(3)	300 乗入れ用	m	14		(L=14.0m)
	台付管(1)	標準 φ300	m	6		(L=5.9m)
	台付管(2)	標準 φ350	m	4		(L=4.2m)
集水柵・マンホール工			式	1		
	集水柵(1)	900×900×800	箇所	1		
	集水柵(2)	900×900×1000	箇所	1		
	集水柵(3)	800×1000×950	箇所	1		
	集水柵(4)	900×900×1150	箇所	1		
	集水柵(5)	800×800×750	箇所	1		
	集水柵切下げ	1100×1100×310	箇所	1		
	プレキャスト集水柵(1)	300×300×700	箇所	2		

数 量 総 括 表 (3/5)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量		適 用
				当 初	変 更	
市道御幸1・6号線						
構造物撤去工			式	1		
防護柵撤去工			式	1		
	ガードレール	Gr-C-2B	m	26		(L=26.0m)
	ネットフェンス(1)	H=1.2m	m	38		(L=37.8m)
	ネットフェンス(2)	H=1.0m	m	40		(L=39.5m)
	ネットフェンス(3)	H=1.0m支柱1.6m	m	26		(L=26.0m)
構造物取壊し工			式	1		
	コンクリート構造物 取壊し	有筋	m ³	41		(V=40.8m ³)
	コンクリート構造物 取壊し	無筋	m ³	27		(V=26.6m ³)
	コンクリート削孔工	φ75×L250	孔	10		(N=10.0孔)
	舗装版取壊し(1)	アスファルト舗装版	m ²	1,300		(A=1,298.1m ²)
	舗装版取壊し(2)	コンクリート舗装版	m ²	120		(A=123.0m ²)
	舗装版切断(1)	舗装版 t=15cm以下	m	130		(L=127.6m)
	舗装版切断(2)	舗装版 t=15cm以下	m	41		(L=41.0m)
	殻運搬処理	有筋コンクリート	m ³	41		(V=40.8m ³)
	殻運搬処理	無筋コンクリート	m ³	39		(V=38.9m ³)
	殻運搬処理	アスファルト	m ³	68		(V=67.6m ³)
	汚泥処理	舗装版切断	m ³	0.2		(V=0.2m ³)
	殻運搬処理	鋼材	kg	3,490		(W=3,494.5kg)

数量総括表 (4/5)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量		適 用
				当 初	変 更	
市道御幸1・6号線						
舗装工			式	1		
アスファルト舗装工			式	1		
	不陸整正		m ²	1,470		(A=1,469.2m ²)
	下層路盤	再生クラッシャーラン RC-40 t=23cm	m ²	1,360		(A=1,358.2m ²)
		再生クラッシャーラン RC-40 t=14cm	m ²	62		(A=62.1m ²)
		再生クラッシャーラン RC-40 t=15cm	m ²	63		(A=63.0m ²)
		再生クラッシャーラン RC-40 t=25cm	m ²	87		(A=86.9m ²)
	上層路盤	再生粒度調整碎石 RM-30 t=15cm	m ²	1,360		(A=1,358.2m ²)
		再生粒度調整碎石 RM-30 t=10cm	m ²	62		(A=62.1m ²)
	基層	再生粗粒度アスコン top20 t=5cm	m ²	62		(A=62.1m ²)
	表層	再生密粒度アスコン top13 t=5cm	m ²	1,360		(A=1,358.2m ²)
		As改質Ⅱ型密粒度アスコン top20 t=5cm	m ²	62		(A=62.1m ²)
		再生密粒度アスコン top13 t=4cm	m ²	63		(A=63.0m ²)
		再生密粒度アスコン top13 t=5cm	m ²	87		(A=86.9m ²)
	張コンクリート	18-8-25BB t=10cm	m ²	49		(A=49.0m ²)
防護柵工			式	1		
防護柵工			式	1		
	フェンス(1)	メッシュタイプ H=1.8m 基礎ブロック	m	6		(L=5.5m)
	フェンス(2)	メッシュタイプ H=1.8m コンクリート建込	m	7		(L=6.8m)
	フェンス(3)	メッシュタイプ H=1.2m 基礎ブロック	m	28		(L=28.3m)

数 量 総 括 表 (5/5)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量		適 用
				当 初	変 更	
市道御幸1・6号線						
	フェンス(5)	メッシュタイプ H=1.0m 基礎ブロック	m	7		(L=7.0m)
	フェンス(6)	メッシュタイプ H=1.0m コンクリート建込	m	32		(L=32.0m)
	ガードレール	Gr-C-4E	m	8		(L=8.0m)
	区画線工		式	1		
	区画線工		式	1		
	溶融式区画線	白色実線、W=15cm	m	480		(L=482.4m)
	溶融式区画線	白色破線、W=15cm	m	4		(L=4.0m)
	溶融式区画線	白色実線、W=45cm	m	34		(L=33.8m)
	溶融式区画線	矢印・文字・記号、W=15cm換算	m	54		(L=54.1m)
	道路付属施設工		式	1		
	道路付属物工		式	1		
	車線分離標	H=800	本	45		(N=45.0本)
	照明灯	電柱共架	基	2		(N=2.0基)

市道御幸1・6号線
道 路 土 工

掘削工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
機械掘削 (土砂)	$V = 753.8$ (別紙計算書より) = 753.8	m ³	753.8

計 算 書

(計算書第 1 号)

機械掘削						機械掘削					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.0		3.5				KA2-1(+16.249)		2.0			
NO.0+ 9.60	9.600	6.8	5.15	49.4		NO.5	3.751	3.7	2.85	10.7	
NO.1	10.400	6.6	6.70	69.7		NO.5+ 5.00	5.000	4.5	4.10	20.5	
NO.1+10.00	10.000	3.9	5.25	52.5		KE2-1(+18.749)	13.749	5.0	4.75	65.3	
NO.2	10.000	3.4	3.65	36.5		NO.6	1.251	4.9	4.95	6.2	
KA1-1(+3.922)	3.922	3.6	3.50	13.7		NO.6+ 5.50	5.500	2.6	3.75	20.6	
NO.2+12.00	8.078	4.6	4.10	33.1		KE2-2(+7.616)	2.116	1.4	2.00	4.2	
NO.3	8.000	7.7	6.15	49.2		NO.6+10.50	2.884	1.3	1.35	3.9	
KE1-1(+3.922)	3.922	10.4	9.05	35.5		NO.7	9.500	1.8	1.55	14.7	
NO.3+ 9.00	5.078	13.8	12.10	61.4		KA2-2(+10.116)	10.116	2.9	2.35	23.8	
KE1-2(+14.047)	5.047	12.1	12.95	65.4		NO.7+16.53	6.414	3.9	3.40	21.8	
NO.4	5.953	2.5	7.30	43.5		NO.8	3.47	5.1	4.50	15.6	
NO.4+ 4.50	4.500	2.5	2.50	11.3					2.55		
KA1-2(+14.047)	9.547	1.9	2.20	21.0							
KA2-1(+16.249)	2.202	2.0	1.95	4.3							
							合 計			753.8	

作業土工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り (土砂)	V1 = 40.4 (擁壁工より) = 40.4	m ³	147.5
	V2 = 93.7 (排水構造物工より) = 93.7		
	V3 = 13.4 (構造物撤去工より) = 13.4		
	<u>Σ V = 147.5</u>		
埋戻し (土砂 B)	V = 57.0 (構造物撤去工より) = 57.0	m ³	57.0
埋戻し (土砂 D)	V1 = 21.4 (擁壁工より) = 21.4	m ³	97.4
	V2 = 71.5 (排水構造物工より) = 71.5		
	V3 = 4.5 (構造物撤去工より) = 4.5		
	<u>Σ V = 97.4</u>		

残土処理工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
作業残土処理	【発生土】		
	機械掘削 = 753.8		
	作業土工 床掘り = 147.5		
	【流用土】		
	作業土工 埋戻(土砂) = 154.4		
	$V = (753.8 + 147.5) - 154.4 \div 0.9 = 729.7$	m ³	729.7

市道御幸1・6号線

擁 壁 工

作業土工 計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り	V1 = (床掘り(L)) = 8.90	式 (m ³)	1 (40.4)
	V2 = (床掘り(R)) = 31.50		
	<u>Σ V = 40.40</u>		
埋戻し (D)	V1 = (埋戻し(L)) = 5.90	式 (m ³)	1 (21.4)
	V2 = (埋戻し(R)) = 15.50		
	<u>Σ V = 21.40</u>		

計 算 書

(計算書第 1 号)

床 掘 り (L)						床 掘 り (L)					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.0						KA2-1(+16.249)	3.751				
NO.0+ 9.60	9.600					NO.5	5.000				
NO.1	10.400					NO.5+ 5.00	13.749				
NO.1+10.00	10.000					KE2-1(+18.749)	1.251				
NO.2	10.000					NO.6	5.500				
KA1-1(+3.922)	3.922					NO.6+ 5.50	2.116				
NO.2+12.00	8.078					KE2-2(+7.616)	2.884				
NO.3	8.000					NO.6+10.50	9.500	0.9	0.45	4.3	
KE1-1(+3.922)	3.922					NO.7	10.116		0.45	4.6	
NO.3+ 9.00	5.078					KA2-2(+10.116)	6.414				
KE1-2(+14.047)	5.047					NO.7+16.53	3.47				
NO.4	5.953					NO.8					
NO.4+ 4.50	4.500										
KA1-2(+14.047)	9.547										
KA2-1(+16.249)	2.202					合 計				8.9	

計 算 書

(計算書第 2 号)

床 掘 り (R)						床 掘 り (R)					摘 要
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.0						KA2-1(+16.249)					
	9.60					NO.5	3.75				
NO.0+ 9.60						NO.5+ 5.00	5.00				
NO.1	10.40					KE2-1(+18.749)	13.75	2.6	1.30	17.9	
	10.00					NO.6	1.25	2.6	2.60	3.3	
NO.1+10.00						NO.6+ 5.50	5.50		1.30	7.2	
NO.2	10.00					KE2-2(+7.616)	2.12				
	3.92					NO.6+10.50	2.88	0.5	0.25	0.7	
KA1-1(+3.922)	8.08					NO.7	9.50		0.25	2.4	
NO.2+12.00						KA2-2(+10.116)	10.12				
NO.3	8.00					NO.7+16.53	6.41				
	3.92					NO.8	3.47				
KE1-1(+3.922)	5.08										
NO.3+ 9.00											
	5.05										
KE1-2(+14.047)	5.95										
NO.4											
	4.50										
NO.4+ 4.50											
	9.55										
KA1-2(+14.047)	2.20										
KA2-1(+16.249)										31.5	

計 算 書

(計算書第 1 号)

埋 戻 し (L)						埋 戻 し (L)					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.0						KA2-1(+16.249)	3.751				
NO.0+ 9.60	9.600					NO.5	5.000				
NO.1	10.400					NO.5+ 5.00	13.749				
NO.1+10.00	10.000					KE2-1(+18.749)	1.251				
NO.2	10.000					NO.6	5.500				
KA1-1(+3.922)	3.922					NO.6+ 5.50	2.116				
NO.2+12.00	8.078					KE2-2(+7.616)	2.884				
NO.3	8.000					NO.6+10.50	9.500	0.6	0.30	2.9	
KE1-1(+3.922)	3.922					NO.7	10.116		0.30	3.0	
NO.3+ 9.00	5.078					KA2-2(+10.116)	6.414				
KE1-2(+14.047)	5.047					NO.7+16.53	3.47				
NO.4	5.953					NO.8					
NO.4+ 4.50	4.500										
KA1-2(+14.047)	9.547										
KA2-1(+16.249)	2.202					合 計				5.9	

様式 - 1

計 算 書

(計算書第 2 号)

埋 戻 し (R)						埋 戻 し (R)					摘 要
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.0	9.60					KA2-1(+16.249)	3.75				
NO.0+ 9.60	10.40					NO.5	5.00				
NO.1	10.00					NO.5+ 5.00	13.75		0.60	8.2	
NO.1+10.00	10.00					KE2-1(+18.749)	1.25	1.2	1.20	1.5	
NO.2	3.92					NO.6	5.50	1.2	0.60	3.3	
KA1-1(+3.922)	8.08					NO.6+ 5.50	2.12				
NO.2+12.00	8.00					KE2-2(+7.616)	2.88		0.20	0.6	
NO.3	3.92					NO.6+10.50	9.50	0.4	0.20	1.9	
KE1-1(+3.922)	5.08					NO.7	10.12				
NO.3+ 9.00	5.05					KA2-2(+10.116)	6.41				
KE1-2(+14.047)	5.95					NO.7+16.53	3.47				
NO.4	4.50					NO.8					
NO.4+ 4.50	9.55										
KA1-2(+14.047)	2.20									15.5	
KA2-1(+16.249)											

擁壁工 計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
小型擁壁(1) (平均=0.72m 18-8-40BB) (基礎材RC-40 t=15cm)	$V = 2.98$ $=$	2.98 m^3	2.98
重力式擁壁(2) (平均=1.21m 18-8-40BB) (基礎材RC-40 t=15cm)	$V = 9.05$ $=$	9.05 m^3	9.05
空洞ブロック (C種150×190×390)	$L = 8.00$ $=$	8.00 m	8.00

小型・重力式擁壁 数量集計表

名称	規格	単位	小型擁壁(1)	重力式擁壁(2)			計	備考
	平均高	m	0.72	1.21				
コンクリート	18-8-40 BB	m ³	2.98	9.05			12.03	
型 枠		m ²	14.92	27.25			42.17	
目地材	瀝青質板 t=10mm	m ²		0.82			0.82	
基礎材	t=15cm RC-40	m ²	6.27	12.81			19.08	
基面整正		m ²	6.3	12.8			19.1	

小型擁壁(1)

数量計算書

位置

NO.6+11.93 ~ NO.7+2.39(左)

天端幅 B=	0.30 m		
前面勾配 1:	0.00	斜比 $\alpha 1$	1.000
背面勾配 1:	0.30	斜比 $\alpha 2$	1.044

基礎張出幅 b =	0.05 m
平均壁高 H =	0.72 m

番号	壁高	区間距離	底幅	断面積	前面法長	背面法長	基礎幅	コンクリート	型枠	目地材	基礎材	面積	備考
1	0.76		0.528	0.315	0.760	0.793	0.628						
2	0.72	3.09	0.516	0.294	0.720	0.752	0.616	0.941	4.674		1.922	2.287	
3	0.70	4.76	0.510	0.284	0.700	0.731	0.610	1.376	6.909		2.918	3.380	
4	0.69	2.35	0.507	0.278	0.690	0.720	0.607	0.660	3.338		1.430	1.633	
計		10.20						2.977	14.921		6.270	7.300	

重力式擁壁(2)

数量計算書

位置

NO.5+16.7～ NO.6+4.13付近 右

天端幅 B=	0.40 m		
前面勾配 1:	0.00	斜比 $\alpha 1$	1.000
背面勾配 1:	0.50	斜比 $\alpha 2$	1.118

基礎張出幅 b =	0.10 m
平均壁高 H =	1.21 m

番号	壁高	区間距離	底幅	断面積	前面法長	背面法長	基礎幅	コンクリート	型枠	目地材	基礎材	面積	備考
1	1.30		1.050	0.943	1.300	1.453	1.250						
2	1.18	5.63	0.990	0.820	1.180	1.319	1.190	4.963	14.784	○	6.869	6.981	
3	1.18	1.57	0.990	0.820	1.180	1.319	1.190	1.287	3.923		1.868	1.853	
4	1.18	1.30	0.990	0.820	1.180	1.319	1.190	1.066	3.249		1.547	1.534	
5	1.18	2.12	0.990	0.820	1.180	1.319	1.190	1.738	5.298		2.523	2.502	
計		10.62						9.054	27.254	0.820	12.807	12.870	

空洞ブロック積		材 料 計 算 書	9.6m当り
名 称	計 算 式	数 量	
空洞ブロック (C種 150×190×390)	$N = 9.60 \times 0.40 / (0.20 \times 0.40) = 48.00$	48.0 個	
モルタル (1:2.5)	$V = 9.60 \times 0.01 \times 0.15 \times 2 + 0.19 \times 0.01 \times 0.39 \times 2 \times (9.60 / 0.40) = 0.06$	0.06 m ³	
充填モルタル (1:2.5)	$V = 0.005 \times 9.60 \times 2 + 0.005 \times 0.40 \times (9.60 / 0.40) = 0.14$	0.14 m ³	
鉄 筋 (SD345 D10)	鉄筋表参照 W= 11.84	11.84 kg	
空洞ブロック積基礎	L= 9.6	9.6 m	

空洞ブロック積基礎		材 料 計 算 書		9.6m当り
名 称	計 算 式			数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = 0.20 \times 0.45 \times 9.6$	$= 0.86$		0.86 m3
型枠	$A = 0.45 \times 2 \times 9.6$	$= 8.64$		8.64 m2
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.30 \times 9.6$	$= 2.88$		2.88 m2
鉄 筋 (SD345 D10)	鉄筋表参照	$W = 18.29$		18.29 kg
基面整正	$A = 0.30 \times 9.6$	$= 2.88$		2.9 m2

市道御幸1・6号線
排水構造物工

排水構造物工 集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
作業土工			式		
	床掘り	土砂	m ³	93.7	(道路土工で計上)
	埋戻し	土砂 D	m ³	71.5	(道路土工で計上)
側溝工			式	1	
	PU3型側溝300A		m	220.1	
	PU3型側溝300B		m	33.1	
	CD-E側溝		m	8.0	
	自由勾配側溝(1)		式	1	(L=7.3m)
	鉄筋コンクリート L型側溝(1)		m	44.6	
	鉄筋コンクリート L型側溝(2)		m	1.8	
	鉄筋コンクリート L型側溝(3)		m	14.0	
	台付管(1)		m	5.9	
	台付管(2)		m	4.2	
集水枡・マンホール工			式	1	
	集水枡(1)	900×900×800	箇所	1	
	集水枡(2)	900×900×1000	箇所	1	
	集水枡(3)	800×1000×950	箇所	1	
	集水枡(4)	900×900×1150	箇所	1	
	集水枡(5)	800×800×750	箇所	1	
	集水枡切下げ	1100×1100×310	箇所	1	
	プレキャスト集水枡(1)	300×300×700	箇所	2	

作業土工 計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
床掘り	V1 = (床掘り(L)) = 52.20		
	V2 = (床掘り(R)) = 41.50		
	ΣV = 93.70		
		式 (m ³)	1 (93.7)
埋戻し	V1 = (埋戻し(L)) = 42.60		
	V2 = (埋戻し(R)) = 28.90		
	ΣV = 71.50		
		式 (m ³)	1 (71.5)

計 算 書

(計算書第 1 号)

床 掘 り (L)						床 掘 り (L)					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.0		0.3				KA2-1(+16.249)		0.4			
NO.0+ 9.60	9.600		0.30	2.9		NO.5	3.751		0.45	1.7	
NO.1	10.400	0.3	0.35	3.6		NO.5+ 5.00	5.000	0.5	0.50	2.5	
NO.1+10.00	10.000	0.4	0.40	4.0		KE2-1(+18.749)	13.749	0.5	0.40	5.5	
NO.2	10.000	0.4	0.45	4.5		NO.6	1.251	0.3	0.30	0.4	
KA1-1(+3.922)	3.922	0.5	0.50	2.0		NO.6+ 5.50	5.500	0.3	0.25	1.4	
NO.2+12.00	8.078	0.5	0.45	3.6		KE2-2(+7.616)	2.116	0.2	0.20	0.4	
NO.3	8.000	0.4	0.35	2.8		NO.6+10.50	2.884	0.2	0.10	0.3	
KE1-1(+3.922)	3.922	0.3	0.30	1.2		NO.7	9.500				
NO.3+ 9.00	5.078	0.3	0.30	1.5		KA2-2(+10.116)	10.116	0.1	0.05	0.5	
KE1-2(+14.047)	5.047	0.3	0.35	1.8		NO.7+16.53	6.414	0.1	0.10	0.6	
NO.4	5.953	0.4	0.50	3.0		NO.8	3.47		0.05	0.2	
NO.4+ 4.50	4.500	0.6	0.60	2.7							
KA1-2(+14.047)	9.547	0.6	0.45	4.3							
KA2-1(+16.249)	2.202	0.3	0.35	0.8							
		0.4					合 計			52.2	

計 算 書

(計算書第 2 号)

床 掘 り (R)						床 掘 り (R)					摘 要
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.0		0.1				KA2-1(+16.249)		0.4			
NO.0+ 9.60	9.60		0.15	1.4		NO.5	3.75		0.30	1.1	
NO.1	10.40	0.2	0.20	2.1		NO.5+ 5.00	5.00	0.2	0.20	1.0	
NO.1+10.00	10.00	0.5	0.35	3.5		KE2-1(+18.749)	13.75		0.10	1.4	
NO.2	10.00	0.5	0.50	5.0		NO.6	1.25	0.5	0.25	0.3	
KA1-1(+3.922)	3.92	0.5	0.50	2.0		NO.6+ 5.50	5.50		0.25	1.4	
NO.2+12.00	8.08	0.4	0.45	3.6		KE2-2(+7.616)	2.12				
NO.3	8.00	0.3	0.35	2.8		NO.6+10.50	2.88				
KE1-1(+3.922)	3.92	0.4	0.35	1.4		NO.7	9.50				
NO.3+ 9.00	5.08	0.4	0.40	2.0		KA2-2(+10.116)	10.12	0.2	0.10	1.0	
KE1-2(+14.047)	5.05	0.4	0.40	2.0		NO.7+16.53	6.41		0.10	0.6	
NO.4	5.95	0.4	0.40	2.4		NO.8	3.47				
NO.4+ 4.50	4.50	0.4	0.40	1.8							
KA1-2(+14.047)	9.55	0.4	0.40	3.8							
KA2-1(+16.249)	2.20	0.4	0.40	0.9						41.5	

計 算 書

(計算書第 1 号)

埋 戻 し (L)						埋 戻 し (L)					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.0		0.2				KA2-1(+16.249)		0.5			
NO.0+ 9.60	9.600		0.20	1.9		NO.5	3.751		0.50	1.9	
NO.1	10.400	0.2	0.25	2.6		NO.5+ 5.00	5.000	0.5	0.50	2.5	
NO.1+10.00	10.000	0.3	0.35	3.5		KE2-1(+18.749)	13.749	0.5	0.40	5.5	
NO.2	10.000	0.4	0.40	4.0		NO.6	1.251	0.3	0.25	0.3	
KA1-1(+3.922)	3.922	0.4	0.40	1.6		NO.6+ 5.50	5.500	0.2	0.20	1.1	
NO.2+12.00	8.078	0.4	0.35	2.8		KE2-2(+7.616)	2.116	0.2	0.15	0.3	
NO.3	8.000	0.3	0.25	2.0		NO.6+10.50	2.884	0.1	0.05	0.1	
KE1-1(+3.922)	3.922	0.2	0.20	0.8		NO.7	9.500				
NO.3+ 9.00	5.078	0.2	0.20	1.0		KA2-2(+10.116)	10.116	0.1	0.05	0.5	
KE1-2(+14.047)	5.047	0.2	0.20	1.0		NO.7+16.53	6.414	0.1	0.10	0.6	
NO.4	5.953	0.2	0.30	1.8		NO.8	3.47		0.05	0.2	
NO.4+ 4.50	4.500	0.4	0.40	1.8							
KA1-2(+14.047)	9.547	0.4	0.40	3.8							
KA2-1(+16.249)	2.202	0.4	0.45	1.0							
		0.5					合 計			42.6	

計 算 書

(計算書第 2 号)

埋 戻 し (R)						埋 戻 し (R)					摘 要
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.0		0.1				KA2-1(+16.249)		0.3			
NO.0+ 9.60	9.60		0.10	1.0		NO.5	3.75		0.25	0.9	
NO.1	10.40	0.1	0.10	1.0		NO.5+ 5.00	5.00	0.2	0.20	1.0	
NO.1+10.00	10.00	0.4	0.25	2.5		KE2-1(+18.749)	13.75		0.10	1.4	
NO.2	10.00	0.4	0.40	4.0		NO.6	1.25	0.3	0.15	0.2	
KA1-1(+3.922)	3.92	0.4	0.40	1.6		NO.6+ 5.50	5.50		0.15	0.8	
NO.2+12.00	8.08	0.3	0.35	2.8		KE2-2(+7.616)	2.12				
NO.3	8.00	0.2	0.25	2.0		NO.6+10.50	2.88				
KE1-1(+3.922)	3.92	0.3	0.25	1.0		NO.7	9.50				
NO.3+ 9.00	5.08	0.3	0.30	1.5		KA2-2(+10.116)	10.12	0.1	0.05	0.5	
KE1-2(+14.047)	5.05	0.3	0.30	1.5		NO.7+16.53	6.41		0.05	0.3	
NO.4	5.95	0.2	0.25	1.5		NO.8	3.47				
NO.4+ 4.50	4.50	0.2	0.20	0.9							
KA1-2(+14.047)	9.55	0.2	0.20	1.9							
KA2-1(+16.249)	2.20	0.3	0.25	0.6						28.9	

側溝工 計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
PU3型側溝300A	L = 220.10 = 220.10	m	220.10
PU3型側溝300B	L = 33.10 = 33.10	m	33.10
CD-E側溝 (横断用300×300)	L = 8.00 = 8.00	m	8.00
自由勾配側溝(1)	L = 7.30 = 7.30	m	7.30
鉄筋コンクリート L型側溝(1)	L = 44.60 = 44.60	m	44.60
鉄筋コンクリート L型側溝(2)	L = 1.80 = 1.80	m	1.80
鉄筋コンクリート L型側溝(3)	L = 14.00 = 14.00	m	14.00
台付管(1)	L = 5.90 = 5.90	m	5.90
台付管(2)	L = 4.20 = 4.20	m	4.20

側溝工 延長調書

名 称	測 点		数 量	摘 要	
	左・右	自 至			
PU3型側溝300A	左	NO. 0	NO. 3 + 19.70	91.0	
	左	NO. 6 + 0.80	NO. 6 + 8.50	7.4	
	右	NO. 0	NO. 5 + 16.70	108.0	
	右	NO. 7 + 3.50	NO. 7 + 15.60	13.7	
計				220.1	
PU3型側溝300B	左	NO. 4 + 6.50	NO. 5 + 0.80	15.7	
	左	NO. 5 1.30	NO. 5 + 8.60	7.2	
	左	NO. 5 + 9.10	NO. 5 + 19.80	10.2	
計				33.1	
CD-E側溝 (横断用300×300)	左	NO. 3 + 19.70	NO. 4 + 6.10	8.0	
自由勾配側溝(1)	左	NO. 4 + 6.50		7.3	

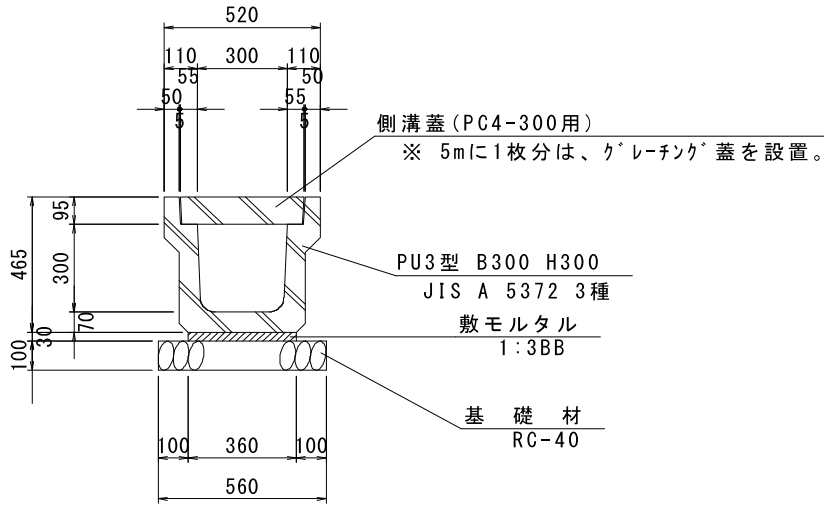
側溝工 延長調書

名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
鉄筋コンクリート L型側溝(1)	左	NO. 6 + 8.50 NO. 7 + 2.40	13.4	
	左	NO. 7 + 11.70 NO. 7 + 16.50	4.9	
	右	NO. 5 + 17.20 NO. 6 + 4.10	11.6	
	右	NO. 6 + 7.10 NO. 6 + 14.10	11.8	
	右	NO. 7 + 0.60 NO. 7 + 3.50	2.9	
	計		44.6	
鉄筋コンクリート L型側溝(2)	左	NO. 7 + 2.40 NO. 7 + 3.00	0.6	
	左	NO. 7 + 11.10 NO. 7 + 11.70	0.6	
	右	NO. 7 NO. 7 + 0.60	0.6	
	計		1.8	
鉄筋コンクリート L型側溝(3)	左	NO. 7 + 3.00 NO. 7 + 11.10	8.0	
	右	NO. 6 + 14.10 NO. 7	6.0	
	計		14.0	
台付管(1)	右	NO. 5 + 17.10 NO. 6 + 2.60	5.9	
台付管(2)	左	NO. 6 + 0.40 NO. 6 + 2.70	4.2	

単 位 数 量 計 算 書

(10m当り)

種 別	PU3型側溝	細 別 規 格	300 × 300
-----	--------	---------	-----------

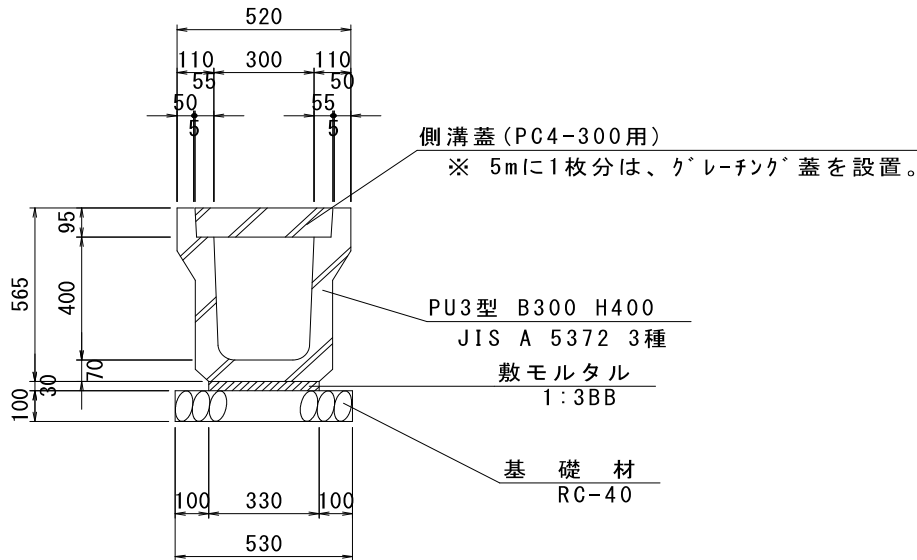


名 称	計 算 式	単 位	数 量
PU3型側溝 (300 × 300)	$N = 10.000 \div 2.000$ 【参考重量=413kg/個】	個	5.00
敷モルタル (1:3BB)	$V = 0.360 \times 0.030 \times 10.000$	m ³	0.11
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.560 \times 10.000$	m ²	5.60
コンクリート蓋 (3種 300用)	$N = (10.000 - 1.000) \div 0.500$	枚	18.0
グレーチング蓋 (300用 T-25 細目)	$N =$	枚	2.0
基面整正	$A = 0.560 \times 10.000$	m ²	5.6

単 位 数 量 計 算 書

(10m当り)

種 別	PU3型側溝	細 別 規 格	300×400
-----	--------	---------	---------

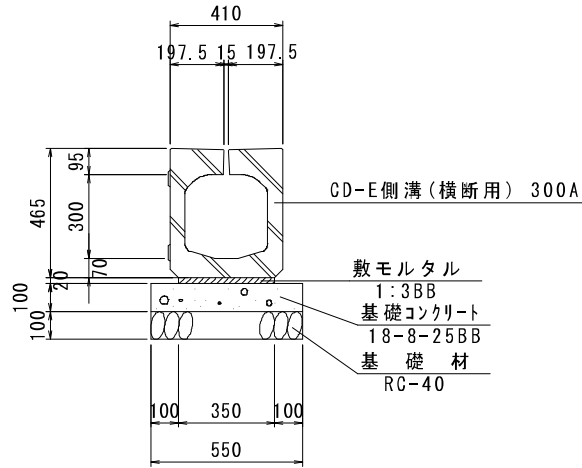


名 称	計 算 式	単 位	数 量
PU3型側溝 (300×400)	$N = 10.000 \div 2.000$ 【参考重量=472kg/個】	個	5.00
敷モルタル (1:3BB)	$V = 0.330 \times 0.030 \times 10.000$	m ³	0.10
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.530 \times 10.000$	m ²	5.30
コンクリート蓋 (3種 300用)	$N = (10.000 - 1.000) \div 0.500$	枚	18.0
グレーチング蓋 (300用 T-25 細目)	$N =$	枚	2.0
基面整正	$A = 0.530 \times 10.000$	m ²	5.3

単 位 数 量 計 算 書

(10m当り)

種 別	CD-E側溝	細 規 格	横断用 300×300
-----	--------	-------	-------------

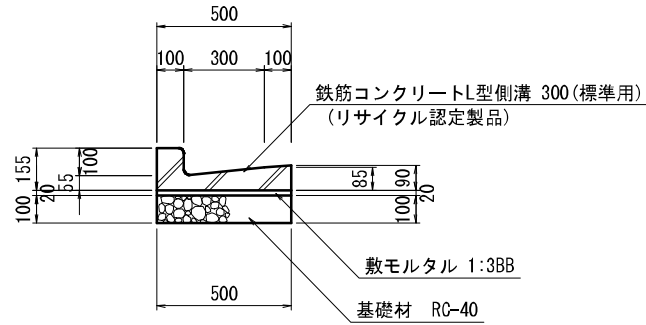


名 称	計 算 式	単 位	数 量
CD-E側溝 (横断用 300×300)	$N = 10.000 \div 2.000 = 5.000$ 【T-25用 参考重量=506kg/個】	個	5.0
敷モルタル (1:3BB)	$V = 0.350 \times 0.020 \times 10.000 = 0.070$	m ³	0.07
基礎コンクリート (18-8-25BB t=10cm)	$V = 0.550 \times 0.100 \times 10.000 = 0.550$	m ³	0.55
基礎コン型枠	$A = 0.100 \times 2 \times 10.000 = 2.000$	式 (m ²)	1 (2.00)
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.550 \times 10.000 = 5.500$	m ²	5.50

単 位 数 量 計 算 書

(10m当り)

種 別	鉄筋コンクリートL型側溝(1)	細 規 格	300 標準用
-----	-----------------	-------	---------



名 称	計 算 式	単 位	数 量
L型側溝(1) (300 標準用)	$N = 10.000 \div 0.600 = 16.667$	個	16.7
敷モルタル (1:3BB)	$V = 0.500 \times 0.020 \times 10.000 = 0.100$	m ³	0.10
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.500 \times 10.000 = 5.000$	m ²	5.00

単 位 数 量 計 算 書

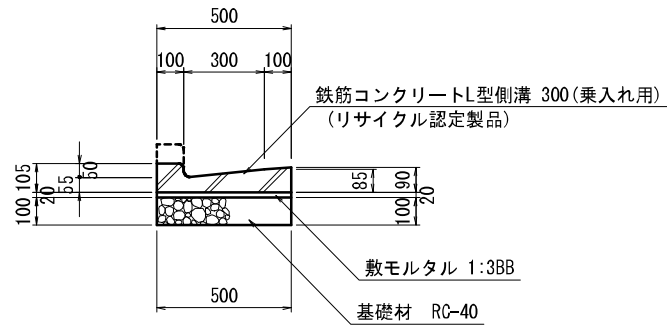
(10m当り)

種 別

鉄筋コンクリートL型側溝(2)

細 規 格

300 斜乗入れ用



名 称	計 算 式	単 位	数 量
L型側溝(2) (300 斜乗入れ用)	$N = 10.000 \div 0.600 = 16.667$	個	16.7
敷モルタル (1:3BB)	$V = 0.500 \times 0.020 \times 10.000 = 0.100$	m ³	0.10
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.500 \times 10.000 = 5.000$	m ²	5.00

単 位 数 量 計 算 書

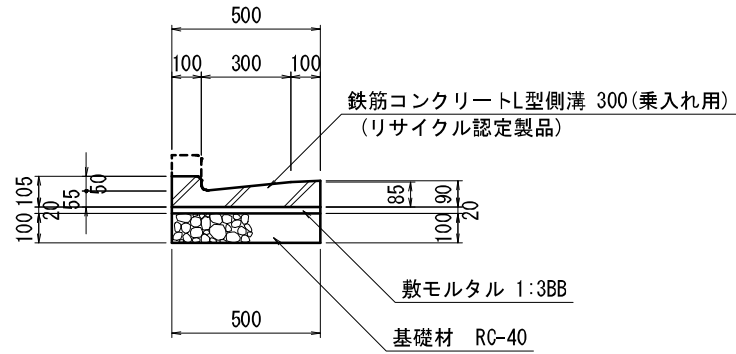
(10m当り)

種 別

鉄筋コンクリートL型側溝(3)

細 別
規 格

300 乗入れ用



名 称	計 算 式	単 位	数 量
L型側溝(3) (300 乗入れ用)	$N = 10.000 \div 0.600 = 16.667$	個	16.7
敷モルタル (1:3BB)	$V = 0.500 \times 0.020 \times 10.000 = 0.100$	m ³	0.10
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.500 \times 10.000 = 5.000$	m ²	5.00

単 位 数 量 計 算 書

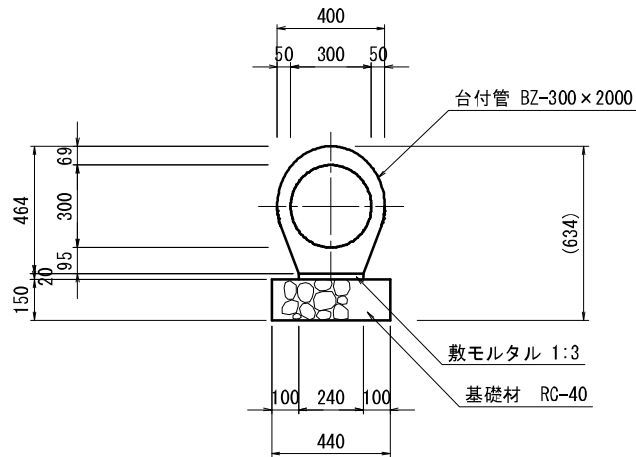
(10m当り)

種 別

台付管(1)

細 規 格

標準 φ300



名 称

計 算 式

単 位

数 量

台付管(1)
(標準 φ300)

$$N = 10.000 \div 2.000 = 5.000$$

個

5.0

敷モルタル
(1:3BB)

$$V = 0.240 \times 0.020 \times 10.000 = 0.048$$

m³

0.05

基礎材
(RC-40
t=15cm)

$$A = 0.440 \times 10.000 = 4.400$$

m²

4.40

単 位 数 量 計 算 書

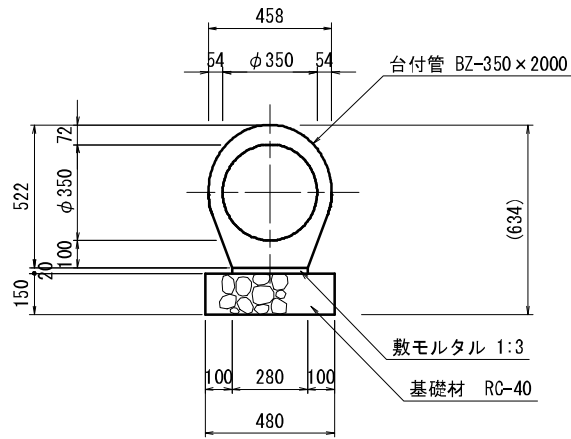
(10m当り)

種 別

台付管(2)

細 規 格

標準 φ 350



名 称	計 算 式	単 位	数 量
台付管(2) (標準 φ 350)	$N = 10.000 \div 2.000 = 5.000$	個	5.0
敷モルタル (1:3BB)	$V = 0.280 \times 0.020 \times 10.000 = 0.056$	m ³	0.06
基礎材 (RC-40 t=15cm)	$A = 0.480 \times 10.000 = 4.800$	m ²	4.80

集水枘・マンホール工 計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
集水枘(1) (900×900×800)	N = 1 = 1	箇所	1
集水枘(2) (900×900×1000)	N = 1 = 1	箇所	1
集水枘(3) (800×1000×950)	N = 1 = 1	箇所	1
集水枘(4) (900×900×1150)	N = 1 = 1	箇所	1
集水枘(5) (800×800×750)	N = 1 = 1	箇所	1
集水枘切下げ (1100×1100×310)	N = 1 = 1	箇所	1
プレキャスト集水枘(1) (300×300×700)	N = 2 = 2	箇所	2

集水枡・マンホール工 箇所調書

名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
集水枡(1) (900×900×800)	左	NO. 4 + 6.5	1	
集水枡(2) (900×900×1000)	右	NO. 5 + 14.4	1	
集水枡(3) (800×1000×950)	左	NO. 6 + 0.3	1	
集水枡(4) (900×900×1150)	中	NO. 6 + 2.8	1	
集水枡(5) (800×800×750)	右	NO. 7 + 15.5	1	
集水枡切下げ (1100×1100×310)	左	NO. 1 + 1.6	1	
プレキャスト集水枡(1) (300×300×700)	左	NO. 5 + 1.0	1	
	左	NO. 5 + 8.8	1	
計			2	

単 位 数 量 計 算 書

(10箇所当り)

種 別	集水枡(1)	細 規 格	600 × 600 × 650
-----	--------	-------	-----------------

B = 0.600 m
 L = 0.600 m
 H = 0.650 m
 H1 = 0.800 m
 H2 = 0.150 m
 b1 = 0.150 m
 B1 = 0.900 m
 B2 = 1.000 m
 L1 = 0.900 m
 L2 = 1.000 m
 基礎 : 基礎材
 H3 = 0.150 m
 控除するコンクリート量 = 0.70 m³
 加算する型枠面積 = 5.00 m²

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = (0.900 \times 0.900 \times 0.800 - 0.600 \times 0.600 \times 0.650) \times 10 - 0.70$ = 3.440	m ³	3.44
型枠	$A = \{(0.900 + 0.900) \times 0.800 + (0.600 + 0.600) \times 0.800\} \times 2$ $\times 10 + 5.00$ = 53.000	式 (m ²)	1 (53.00)
基礎材 (RC-40,t=150)	$A = 1.000 \times 1.000 \times 10$ = 10.000	m ²	10.00
グレーチング蓋 (600 × 600, T-25細目)	$N = 1 \times 10$ = 10	枚	10

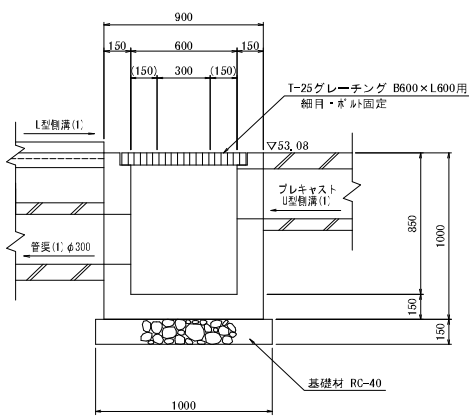
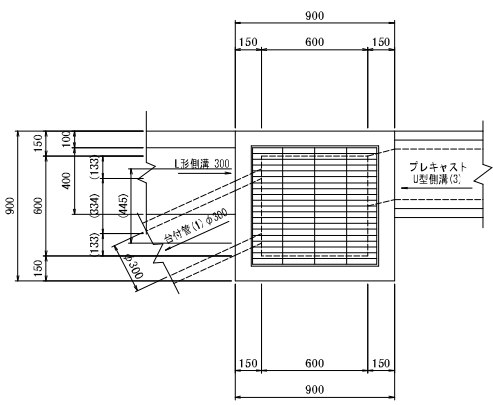
10箇所当り

B × L	控除するコンクリート量	加算する型枠面積
0.49以下	0.70 m ³	5.00 m ²
0.49を越え1.00以下	1.80 m ³	8.00 m ²
1.00を超える	3.00 m ³	13.00 m ²

単 位 数 量 計 算 書

(10箇所当り)

種 別	集水枳(2)	細 規 格	600 × 600 × 850
-----	--------	-------	-----------------



- B = 0.600 m
- L = 0.600 m
- H = 0.850 m
- H1 = 1.000 m
- H2 = 0.150 m
- b1 = 0.150 m
- B1 = 0.900 m
- B2 = 1.000 m
- L1 = 0.900 m
- L2 = 1.000 m
- 基礎 : 基礎材
- H3 = 0.150 m
- 控除するコンクリート量 = 0.70 m³
- 加算する型枠面積 = 5.00 m²

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = (0.900 \times 0.900 \times 1.000 - 0.600 \times 0.600 \times 0.850) \times 10 - 0.70$ = 4.340	m ³	4.34
型枠	$A = \{(0.900 + 0.900) \times 1.000 + (0.600 + 0.600) \times 1.000\} \times 2$ $\times 10 + 5.00$ = 65.000	式 (m ²)	1 (65.00)
基礎材 (RC-40,t=150)	$A = 1.000 \times 1.000 \times 10$ = 10.000	m ²	10.00
グレーチング蓋 (600 × 600, T-25細目)	$N = 1 \times 10$ = 10	枚	10

10箇所当り

B × L	控除するコンクリート量	加算する型枠面積
0.49以下	0.70 m ³	5.00 m ²
0.49を越え1.00以下	1.80 m ³	8.00 m ²
1.00を超える	3.00 m ³	13.00 m ²

単 位 数 量 計 算 書

(10箇所当り)

種 別	集水枡(3)	細 規 格	500 × 700 × 800
-----	--------	-------	-----------------

B = 0.500 m
L = 0.700 m
H = 0.800 m
 H1 = 0.950 m
 H2 = 0.150 m
 b1 = 0.150 m
 B1 = 0.800 m
 B2 = 0.900 m
 L1 = 1.000 m
 L2 = 1.100 m
基礎：基礎材
 H3 = 0.150 m
 控除するコンクリート量 = 0.70 m³
 加算する型枠面積 = 5.00 m²

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = (0.800 \times 1.000 \times 0.950 - 0.500 \times 0.700 \times 0.800) \times 10 - 0.70$ $= 4.100$	m ³	4.10
型枠	$A = \{(0.800 + 1.000) \times 0.950 + (0.500 + 0.700) \times 0.950\} \times 2$ $\times 10 + 5.00$ $= 62.000$	式 (m ²)	1 (62.00)
基礎材 (RC-40,t=150)	$A = 0.900 \times 1.100 \times 10$ $= 9.900$	m ²	9.90
グレーチング蓋 (500 × 700, T-25細目)	$N = 1 \times 10$ $= 10$	枚	10

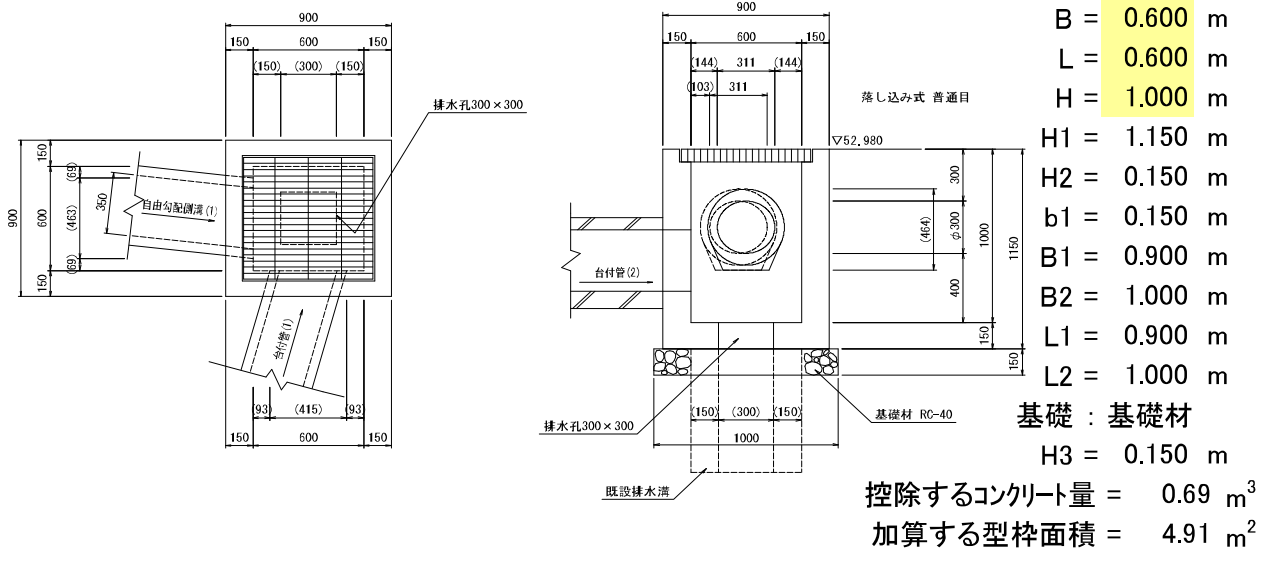
10箇所当り

B × L	控除するコンクリート量	加算する型枠面積
0.49以下	0.70 m ³	5.00 m ²
0.49を越え1.00以下	1.80 m ³	8.00 m ²
1.00を超える	3.00 m ³	13.00 m ²

単 位 数 量 計 算 書

(10箇所当り)

種 別	集水桝(4)	細 規 格	600 × 600 × 1,000
-----	--------	-------	-------------------



名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = (0.900 \times 0.900 \times 1.150 - 0.600 \times 0.600 \times 1.000) \times 10 - 0.69$ = 5.029	m ³	5.03
型枠	$A = \{(0.900 + 0.900) \times 1.150 + (0.600 + 0.600) \times 1.150\} \times 2$ $\times 10 + 4.91$ = 73.910	式 (m ²)	1 (73.91)
基礎材 (RC-40,t=150)	$A = (1.000 \times 1.000 - 0.3 \times 0.3) \times 10$ = 9.100	m ²	9.10
グレーチング蓋 (600 × 600, T-25細目)	$N = 1 \times 10$ = 10	枚	10

10箇所当り

B × L	控除するコンクリート量	加算する型枠面積
0.49以下	0.70 m ³	5.00 m ²
0.49を越え1.00以下	1.80 m ³	8.00 m ²
1.00を超える	3.00 m ³	13.00 m ²

単 位 数 量 計 算 書

(10箇所当り)

種 別	集水桝 (5)	細 規 格	500 × 500 × 600
-----	---------	-------	-----------------

$B = 0.500 \text{ m}$
 $L = 0.500 \text{ m}$
 $H = 0.600 \text{ m}$
 $H1 = 0.750 \text{ m}$
 $H2 = 0.150 \text{ m}$
 $b1 = 0.150 \text{ m}$
 $B1 = 0.800 \text{ m}$
 $B2 = 0.900 \text{ m}$
 $L1 = 0.800 \text{ m}$
 $L2 = 0.900 \text{ m}$
基礎 : 基礎材
 $H3 = 0.150 \text{ m}$
 控除するコンクリート量 = 0.19 m^3
 加算する型枠面積 = 4.91 m^2

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = (0.800 \times 0.800 \times 0.750 - 0.500 \times 0.500 \times 0.600) \times 10 - 0.19$ $= 3.114$	m^3	3.11
型枠	$A = \{(0.800 + 0.800) \times 0.750 + (0.500 + 0.500) \times 0.750\} \times 2$ $\times 10 + 4.91$ $= 43.910$	式 (m^2)	1 (43.91)
基礎材 (RC-40,t=150)	$A = (0.900 \times 0.900 - 0.3 \times 0.3) \times 10$ $= 7.200$	m^2	7.20
グレーチング蓋 (500 × 500, T-2細目)	$N = 1 \times 10$ $= 10$	枚	10

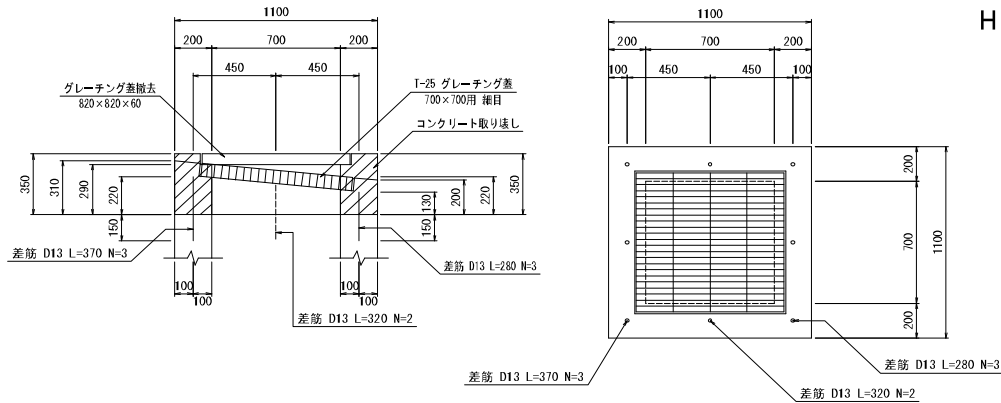
10箇所当り

B × L	控除するコンクリート量	加算する型枠面積
0.49以下	0.20 m^3	5.00 m^2

単 位 数 量 計 算 書

(10箇所当り)

種 別	集水桝切下げ	細 規 格	700 × 700 × 255
-----	--------	-------	-----------------



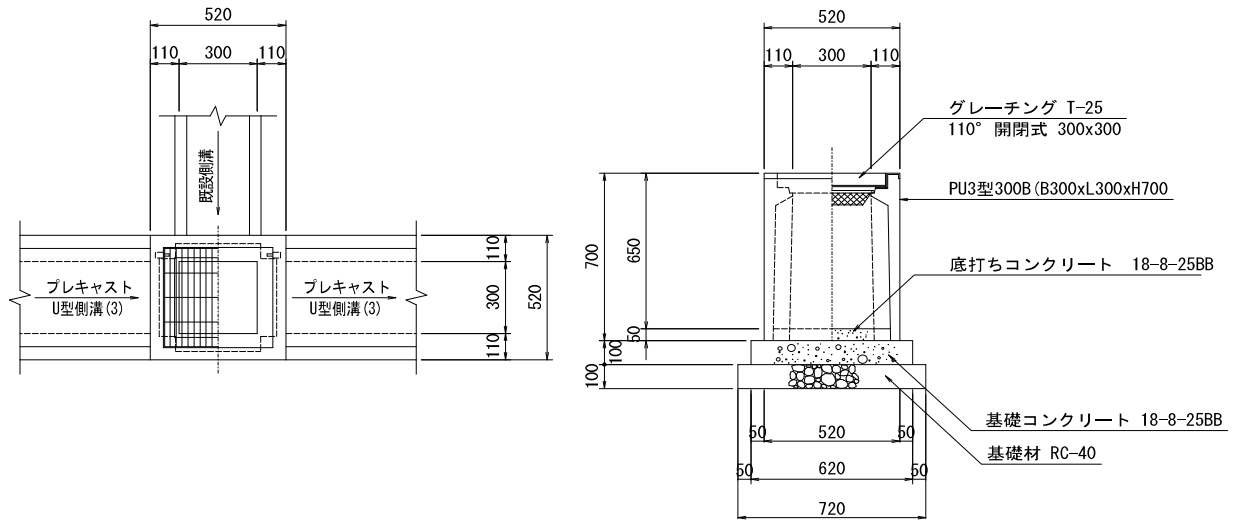
B = 0.700 m
 L = 0.700 m
 H = 0.255 m

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = (0.31+0.20)/2 \times 1.10 - (0.29+0.22)/2 \times 0.70 \times 10$ $= 1.020$	m ³	1.02
型枠	$A = ((0.31+0.20)/2 \times 1.10 \times 2 + (0.29+0.22)/2 \times 0.70 \times 2$ $+ (0.31+0.20) \times 1.10 + (0.29+0.22) \times 0.70 \times 10 = 18.360$	式 (m ²)	1 (18.36)
グレーチング蓋 (700 × 700, T-25細目)	$N = 1 \times 10 = 10$	枚	10
コンクリート取壊し (無筋)	$V = (1.10 \times 1.10 \times 0.35 - 0.70 \times 0.70 \times 0.35) \times 10$ $= 2.520$	m ³	2.52
削孔 (φ16 × 150)	$N = 8 = 8$	孔	8
差筋 (SD345 D13)	$W = (0.37 \times 3 + 0.32 \times 2 + 0.28 \times 3) \times 0.995 \times 10$ $= 25.771$	kg	25.8

単 位 数 量 計 算 書

(10箇所当り)

種 別	プレキャスト集水枳(1)	細 規 格	300 × 300 × 700
-----	--------------	-------	-----------------



名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト集水枳 (300 × 300 × 700)	$N = 10 = 10$ 【参考重量 = 187kg/個 グレーチング蓋T-25細目】	個	10
底打ちコンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.300 \times 0.300 \times 0.050 \times 10 = 0.045$	m ³	0.05
敷モルタル (1:3BB)	$V = 0.520 \times 0.520 \times 0.020 \times 10 = 0.054$	m ³	0.05
基礎コンクリート (18-8-25BB t=10cm)	$V = 0.620 \times 0.620 \times 0.100 \times 10 = 0.384$	m ³	0.38
同上型枠	$A = (0.620 \times 0.100 + 0.620 \times 0.100) \times 2 \times 10 = 2.480$	式 (m ²)	1 (2.48)
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.720 \times 0.720 \times 10 = 5.184$	m ²	5.18

市道御幸1・6号線
構 造 物 撤 去 工

構造物撤去工 集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
防護柵撤去工			式	1	
	ガードレール	Gr-C-2B	m	26.0	
	ネットフェンス(1)	H=1.2m	m	37.8	
	ネットフェンス(2)	H=1.0m	m	39.5	
	ネットフェンス(3)	H=1.0m支柱1.6m	m	26.0	
作業土工			式	1	
	床掘り	土砂	m ³	13.4	(道路土工で計上)
	埋戻し	土砂 B	m ³	57.0	(道路土工で計上)
	埋戻し	土砂 D	m ³	4.5	(道路土工で計上)
構造物取壊し工			式	1	
	コンクリート構造物取壊し	有筋	m ³	40.8	
	コンクリート構造物取壊し	無筋	m ³	26.6	
	コンクリート削孔工	φ75×L250	孔	10.0	
	舗装版切断(1)	舗装版 t=15cm以下	m	127.6	
	舗装版切断(2)	舗装版 t=15cm以下	m	41.0	
	舗装版取壊し(1)	アスファルト舗装版	m ²	1,351.3	
	舗装版取壊し(2)	コンクリート舗装版	m ²	123.0	

構造物取壊し工 集計表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
ガードレール	Gr-C-2B	m	26.0	
ネットフェンス(1)	H=1.2m	m	37.8	
ネットフェンス(2)	H=1.0m	m	39.5	
ネットフェンス(3)	H=1.0m支柱1.6m	m	26.0	
床掘り	土砂	m ³	13.4	
埋戻し	土砂 B	m ³	57.0	
埋戻し	土砂 D	m ³	4.5	
コンクリート構造物取壊し	有筋	m ³	40.8	
コンクリート構造物取壊し	無筋	m ³	26.6	
コンクリート削孔工	φ75×L250	孔	10.0	
舗装版切断(1)	舗装版 t=15cm以下	m	127.6	
舗装版切断(2)	舗装版 t=15cm以下	m	41.0	
舗装版取壊し(1)	アスファルト舗装版	m ²	1,351.3	
舗装版取壊し(2)	コンクリート舗装版	m ²	123.0	
殻運搬処理	有筋コンクリート	m ³	40.8	
殻運搬処理	無筋コンクリート	m ³	38.9	
殻運搬処理	アスファルト	m ³	67.6	
汚泥処理	舗装版切断	m ³	0.2	
殻運搬処理	鋼材	kg	3,494.5	

構造物取壊し工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
防護柵撤去工 ガードレール (Gr-C-2B)	L =	m	26.0
ネットフェンス(1) (H=1.20m)	L =	m	37.8
ネットフェンス(2) (H=1.00m)	L =	m	39.5
ネットフェンス(3) (H=1.00m支柱1.6m)	L =	m	26.0
作業土工 床掘り (土砂)	V = (構造物撤去工断面図(2)より)	m ³	13.4
埋戻し (土砂 B)	V = 40.7 + 16.3 (構造物撤去工断面図(2)より)	m ³	57.0
埋戻し (土砂 D)	V =	m ³	4.5
構造物取壊し工 コンクリート構造物 取壊し(有筋)	V1 = (プレキャストU型側溝(1)~(3))	=	15.40
	V2 = (L型側溝250)	=	1.60
	V3 = (コンクリート壁(1)~(2)・防火水槽)	=	23.80
	<u>Σ V =</u>		40.80
		m ³	40.80

構造物取壊し工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量	
コンクリート構造物 取壊し(無筋)	V1 = (場所打U型側溝(1)~(5))	= 15.20		
	V2 = (プレキャストU型側溝(3))	= 0.60		
	V3 = (集水枘(1))	= 0.20		
	V4 = (縁石(1)~(2))	= 0.80		
	V5 = (重力式擁壁(1)~(2))	= 6.30		
	V6 = (コンクリート壁(3)~(4))	= 2.40		
	V7 = (基礎ブロック(1)~(2))	= 1.10		
		<u>Σ V = 26.60</u>	m ³	26.60
コンクリート削孔工 (φ75×L250)	N =	孔	10.0	
舗装版切断(1) (舗装版 t=15cm以下)	L =	m	127.6	
舗装版切断(2) (舗装版 t=15cm以下)	L =	m	41.0	
舗装版取壊し(1) (アスファルト舗装版 t=4cm)	A1 =	= 945.30	m ²	
	A2 = (別紙構造物取り壊し平面図より 舗装版取壊し(1)~(8))	= 352.8	m ²	
		<u>Σ A = 1351.30</u>	m ²	1,351.30
舗装版取壊し(2) (コンクリート舗装版 t=10cm)	A2 = (別紙構造物取り壊し平面図より コンクリート版取壊し(1)~(2))	= 123.0	m ²	123.00

構造物取壊し工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
運搬処理工 殻運搬処理 (有筋コンクリート)	$V = 40.8 = 40.80$	m ³	40.80
殻運搬処理 (無筋コンクリート)	$V = 26.60 + 123.0 \times 0.10 = 38.90$	m ³	38.90
殻運搬処理 (アスファルト)	$V = 1351.3 \times 0.05 = 67.57$	m ³	67.57
汚泥処理 (舗装版切断)	$V = (127.6 \times 0.04 + 41.0 \times 0.10) \times 0.023 = 0.21$	m ³	0.21
鋼材撤去	$W1 = 26.00 \times 16.4 \text{ kg/m} = 426.40$ (ガードレール) $W2 = 37.80 \times 8.7 \text{ kg/m} = 328.86$ (ネットフェンス(1)) $W3 = 39.50 \times 7.4 \text{ kg/m} = 292.30$ (ネットフェンス(2)) $W4 = 26.00 \times 7.4 \text{ kg/m} = 192.40$ (ネットフェンス(3)) $W5 = 4.00 \times 13.2 \text{ kg/枚} = 52.80$ (グレーチング蓋(1)) $W6 = 39.50 \times 26.5 \text{ kg/枚} = 1046.75$ (グレーチング蓋(2)) $W7 = 3.00 \times 20.6 \text{ kg/枚} = 61.80$ (グレーチング蓋(3)) $W8 = 11.00 \times 38.5 \text{ kg/枚} = 423.50$ (グレーチング蓋(4)) $W9 = 1.00 \times 38.4 \text{ kg/枚} = 38.40$ (グレーチング蓋(5)) $W10 = 5.00 \times 51.2 \text{ kg/枚} = 256.00$ (縞鋼板蓋(1)) $W11 = 13.50 \times 27.8 \text{ kg/枚} = 375.30$ (縞鋼板蓋(1))	kg	
	$\Sigma W = 3494.51$	kg	3,494.51

様式 - 1

計 算 書

(計算書第 1 号)

埋 戻 し						埋 戻 し					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.0						KA2-1(+16.249)	3.751				
NO.0+ 9.60	9.600					NO.5	5.000		0.05	0.3	
NO.1	10.400					NO.5+ 5.00	13.749	0.1	0.05	0.7	
NO.1+10.00	10.000					KE2-1(+18.749)	1.251		0.10	0.1	
NO.2	10.000					NO.6	5.500	0.2	0.20	1.1	
KA1-1(+3.922)	3.922					NO.6+ 5.50	2.116	0.2	0.15	0.3	
NO.2+12.00	8.078					KE2-2(+7.616)	2.884	0.1	0.05	0.1	
NO.3	8.000					NO.6+10.50	9.500				
KE1-1(+3.922)	3.922					NO.7	10.116				
NO.3+ 9.00	5.078					KA2-2(+10.116)	6.414				
KE1-2(+14.047)	5.047	0.1	0.05	0.3		NO.7+16.53	3.47				
NO.4	5.953	0.1	0.10	0.6		NO.8					
NO.4+ 4.50	4.500	0.1	0.10	0.5							
KA1-2(+14.047)	9.547		0.05	0.5							
KA2-1(+16.249)	2.202										
						合 計				4.5	

計 算 書

(計算書第 1 号)

舗装版取壊し						舗装版取壊し					
測 点	距 離	長 さ	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	長 さ	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m)	(m ²)	(m ³)	
NO.0		7.7				KA2-1(+16.249)		3.9			
	9.600		7.70	73.9			3.751		3.95	14.8	
NO.0+ 9.60		7.7				NO.5		4.0			
	10.400		8.20	85.3			5.000		4.40	22.0	
NO.1		8.7				NO.5+ 5.00		4.8			
	10.000		7.70	77.0			13.749		4.70	64.6	
NO.1+10.00		6.7				KE2-1(+18.749)		4.6			
	10.000		6.70	67.0			1.251		4.65	5.8	
NO.2		6.7				NO.6		4.7			
	3.922		5.45	21.4			5.500		5.45	30.0	
KA1-1(+3.922)		4.2				NO.6+ 5.50		6.2			
	8.078		4.20	33.9			2.116		6.40	13.5	
NO.2+12.00		4.2				KE2-2(+7.616)		6.6			
	8.000		4.40	35.2			2.884		6.20	17.9	
NO.3		4.6				NO.6+10.50		5.8			
	3.922		4.70	18.4			9.500		5.50	52.3	
KE1-1(+3.922)		4.8				NO.7		5.2			
	5.078		6.20	31.5			10.116		5.85	59.2	
NO.3+ 9.00		7.6				KA2-2(+10.116)		6.5			
	5.047		7.60	38.4			6.414		8.25	52.9	
KE1-2(+14.047)		7.6				NO.7+16.53		10.0			
	5.953		7.55	44.9					5.00		
NO.4		7.5				NO.7+16.53					
	4.500		6.65	29.9			3.47				
NO.4+ 4.50		5.8				NO.8					
	9.547		4.90	46.8							
KA1-2(+14.047)		4.0									
	2.202		3.95	8.7							
KA2-1(+16.249)		3.9									
							合 計			945.3	

構造物取壊し工 延長調書

名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
ガードレール (Gr-C-2B)	左	NO. 0	9.0	
	左	NO. 1 + 6.90	17.0	
計			26.0	
ネットフェンス(1) (H=1.20m)	左	NO. 2 + 3.80	17.0	
	右	NO. 0	20.8	
計			37.8	
ネットフェンス(2) (H=1.00m)	左	NO. 4 + 7.00	5.5	
	右	NO. 4 + 17.40	34.0	
計			39.5	
ネットフェンス(3) (H=1.00m支柱H=1.6m)	左	NO. 0 + 9.80	9.0	
	左	NO. 1 + 6.90	17.0	
計			26.0	

構造物取壊し工 延長調書

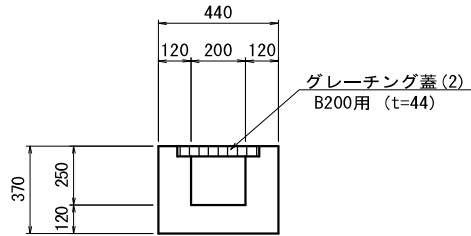
名 称	測 点		数 量	摘 要	
	左・右	自 至			
舗装版切断(1) 舗装版 t=15cm以下	左	NO. 1 + 0.50	NO. 1 + 5.50	7.0	
	左	NO. 1 + 5.50	NO. 3 + 15.00	59.5	
	左	NO. 4 + 3.80	NO. 4 + 6.50	3.4	
	左	NO. 4 + 7.90	NO. 4 + 14.00	14.7	
	右	NO. 6 + 4.30	NO. 6 + 6.90	2.9	
	右	NO. 7 + 0.60	NO. 7 + 15.10	15.2	
	左右	NO. 7 + 16.70	NO. 8	24.9	
計				127.6	
舗装版切断(2) 舗装版 t=15cm以下	左	NO. 6 + 11.90	NO. 7 + 16.20	25.4	
	右	NO. 6 + 7.80	NO. 7 + 0.60	15.6	
計				41.0	
グレーチング蓋(1) JIS250用 t=90	右	NO. 0	NO. 2 + 3.60	4.0	嵩上式 0.5m/枚
グレーチング蓋(2) B200用 t=44	左	NO. 2 + 3.60	NO. 3 + 9.70	28.5	落込式 1.0m/枚
	左右	NO. 3 + 9.70	NO. 3 + 19.50	11.0	
計				39.5	
グレーチング蓋(3) B300用 t=130	左	NO. 4 + 6.60	NO. 5 + 12.70	3.0	嵩上式 0.5m/枚

コンクリート構造物取壊し工

場所打U型側溝(1)

数量調書

略図



$$\begin{aligned} \text{断面積 } A &= 0.44 \times 0.37 - 0.30 \times 0.044 - 0.20 \times 0.206 \\ &= 0.108 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

無筋コンクリート 取壊数量	V=	0.108 × 28.5	=	3.1 m ³
鉄筋コンクリート 取壊数量	V=			

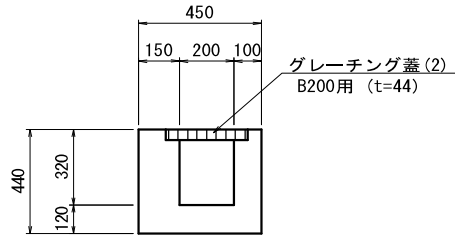
名称	位置	測点		単位	数量	摘要
		自	至			
場所打 U型側溝(1) B200-H250	L	No. 2 + 3.6	No. 3 + 9.7	m	28.5	
合計				m	28.5	

コンクリート構造物取壊し工

場所打U型側溝(2)

数量調書

略図



$$\begin{aligned} \text{断面積 } A &= 0.45 \times 0.44 - 0.30 \times 0.044 - 0.20 \times 0.276 \\ &= 0.130 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

無筋コンクリート
取壊数量
鉄筋コンクリート
取壊数量

V= 0.130 × 11.5 = 1.5 m³
V=

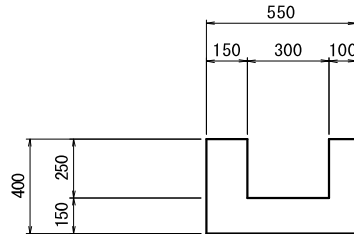
名称	位置	測点		単位	数量	摘要
		自	至			
現場打 U型側溝(2) B200-H320	LR	No. 3 + 9.7	No. 3 +19.5	m	11.5	
合計				m	11.5	

コンクリート構造物取壊し工

場所打U型側溝(3)

数量調書

略図



$$\begin{aligned} \text{断面積 } A &= 0.55 \times 0.40 - 0.30 \times 0.25 \\ &= 0.145 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

無筋コンクリート 取壊数量	V= 0.145 × 42.5	=	6.2 m ³
鉄筋コンクリート 取壊数量	V=	=	m ³

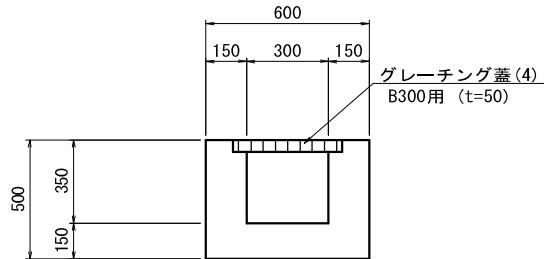
名称	位置	測点		単位	数量	摘要
		自	至			
場所打 U型側溝(3) B300-H250	L	No. 3 +19.5	No. 6 + 2.0	m	42.5	
合計				m	42.5	

コンクリート構造物取壊し工

場所打U型側溝(4)

数量調書

略図



$$\begin{aligned} \text{断面積 } A &= 0.60 \times 0.50 - 0.40 \times 0.05 - 0.30 \times 0.30 \\ &= 0.190 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

無筋コンクリート 取壊数量	V=	0.190 × 8.2	=	1.6	m ³
鉄筋コンクリート 取壊数量	V=		=		m ³

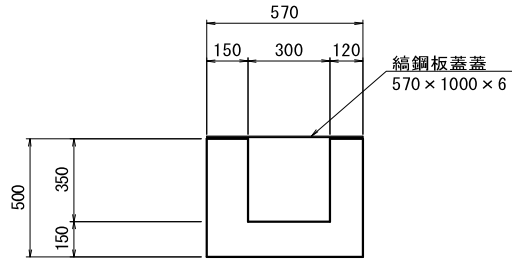
名称	位置	測点		単位	数量	摘要
		自	至			
場所打 U型側溝(4) B300-H350	L	No. 6 + 2.0	No. 6 + 8.9	m	8.2	
合計				m	8.2	

コンクリート構造物取壊し工

場所打U型側溝(5)

数量調書

略図



$$\begin{aligned} \text{断面積 } A &= 0.60 \times 0.50 - 0.30 \times 0.35 \\ &= 0.195 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

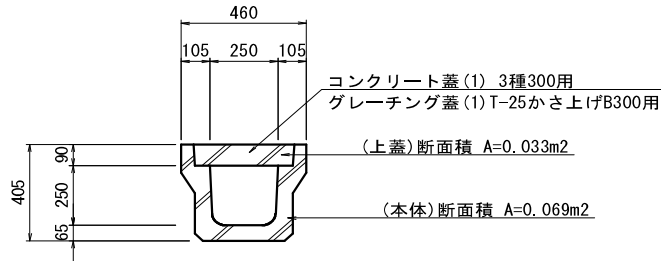
無筋コンクリート 取壊数量	V=	0.195 * 14.5	=	2.8 m ³
鉄筋コンクリート 取壊数量	V=		=	m ³

名称	位置	測点		単位	数量	摘要
		自	至			
場所打 U型側溝(5) B300-H350	L	No. 7 + 1.8	No. 7 +15.1	m	14.5	
合計				m	14.5	

コンクリート構造物取壊し工
プレキャストU型側溝(1)

数量調書

略図



(側溝本体) A= 0.069 m2
(側溝蓋) A= 0.033 m2

無筋コンクリート
取壊数量
鉄筋コンクリート
取壊数量

V=

V= 0.069 × 43.5 + 0.033 × 83

=

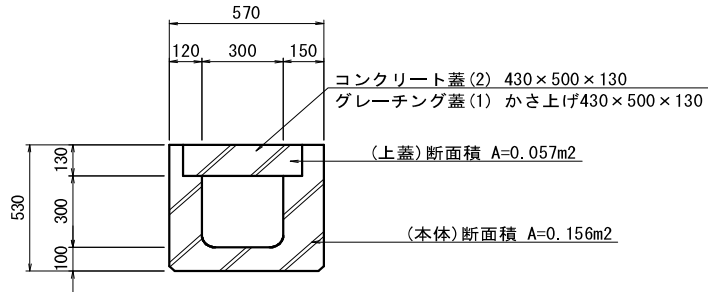
5.7 m3

名称	位置	測点		単位	数量	摘要	
		自	至				
プレキャスト U型側溝(1) B250-H250	R	No. 0	No. 2 + 3.6	m	43.5	コンクリート蓋(1) N=83枚	
合計				m	43.5	N=83枚	

コンクリート構造物取壊し工
プレキャストU型側溝(2)

数量調書

略図



(側溝本体) A= 0.156 m²
(側溝蓋) A= 0.057 m²

無筋コンクリート
取壊数量
鉄筋コンクリート
取壊数量

V=

V= 0.156 × 35.5 + 0.057 × 68

=

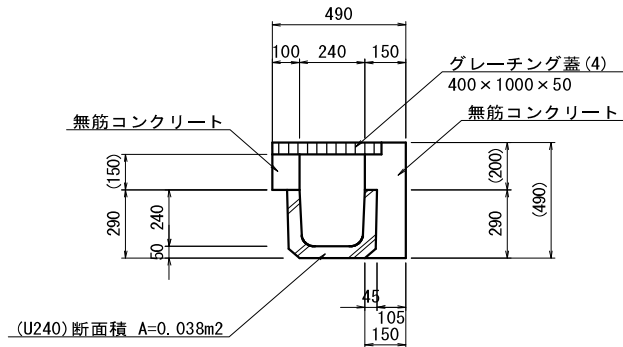
9.4 m³

名称	位置	測点		単位	数量	摘要
		自	至			
プレキャスト U型側溝(2) B300-H300	L	No. 4 + 6.6	No. 5 +12.7	m	35.5	コンクリート蓋(2) N=68枚
合計				m	35.5	N=68枚

コンクリート構造物取壊し工
プレキャストU型側溝(3)

数量調書

略図



(U240)断面積 A=0.038m²
 (側溝本体) A= 0.038 m²
 (コンクリート) A= 0.10 × 0.15 + 0.15 × 0.20 + 0.105 × 0.29
 = 0.075 m²

無筋コンクリート 取壊数量	V= 0.075 × 8.0	=	0.6 m ³
鉄筋コンクリート 取壊数量	V= 0.038 × 8.0	=	0.3 m ³

名称	位置	測点		単位	数量	摘要
		自	至			
プレキャスト U型側溝(3) U240+補強Co	L	No. 5 +13.5	No. 6 + 1.8	m	8.0	
合計				m	8.0	

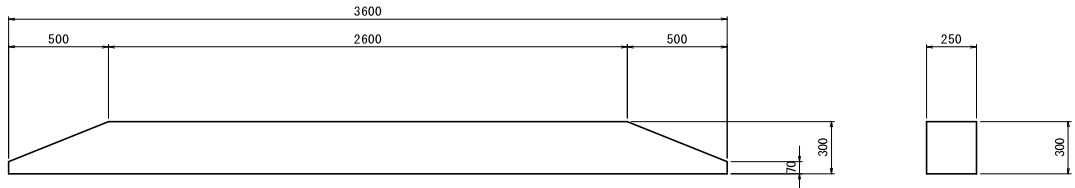
コンクリート構造物取壊し工

縁石

数量調書

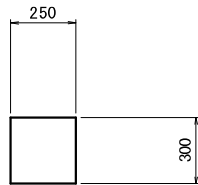
略図

縁石(1)



$$V = (3.60 \times 0.30 - 0.50 \times 0.23) \times 0.25 = 0.241 \text{ m}^3$$

縁石(2)



$$A = 0.25 \times 0.30 = 0.075 \text{ m}^2$$

無筋コンクリート
取壊数量
鉄筋コンクリート
取壊数量

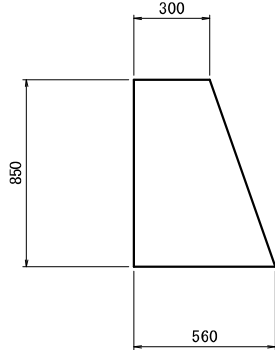
$$V = 0.241 \times 1.0 + 0.075 \times 7.5 = 0.8 \text{ m}^3$$

名称	位置	測点		単位	数量	摘要
		自	至			
縁石(1)	L	No. 5 +13.1		箇所	1.0	
縁石(2)	L	No. 7 +14.4	No. 7 +16.4	m	7.5	
合計						

コンクリート構造物取壊し工
重力式擁壁(1)

数量調書

略図



$$\begin{aligned} \text{断面積}A &= (0.30+0.56)/2 \times 0.85 \\ &= 0.366 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

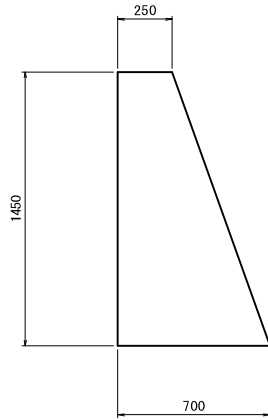
無筋コンクリート
取壊数量 $V= 0.366 \times 4.5 = 1.6 \text{ m}^3$
鉄筋コンクリート
取壊数量 $V=$

名称	位置	測点		単位	数量	摘要
		自	至			
重力式擁壁(1)	R	No. 0	No. 0 + 4.6	m	4.5	
合計				m	4.5	

コンクリート構造物取壊し工
重力式擁壁(2)

数量調書

略図



$$\begin{aligned} \text{断面積}A &= (0.25+0.70)/2 \times 1.45 \\ &= 0.689 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

無筋コンクリート
取壊数量 $V= 0.689 \times 6.8 = 4.7 \text{ m}^3$
鉄筋コンクリート
取壊数量 $V=$

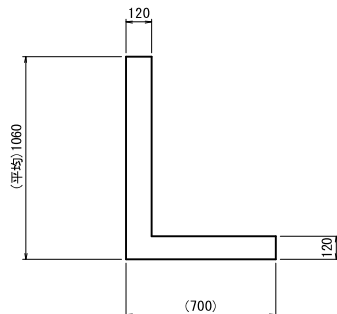
名称	位置	測点		単位	数量	摘要
		自	至			
重力式擁壁(2)	R	No. 3 +19.4	No. 3 +16.1	m	6.8	
合計				m	6.8	

コンクリート構造物取壊し工

コンクリート壁(1)

数量調書

略図



$$\begin{aligned} \text{断面積 } A &= 0.12 \times 1.06 + 0.58 \times 0.12 \\ &= 0.197 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

無筋コンクリート
取壊数量
鉄筋コンクリート
取壊数量

V=

V= 0.197 × 12.5

=

2.5 m³

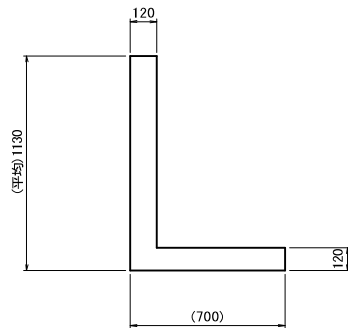
名称	位置	測点		単位	数量	摘要
		自	至			
コンクリート壁(1)	L	No. 3 + 8.5	No. 3 +19.1	m	12.5	
合計				m	12.5	

コンクリート構造物取壊し工

コンクリート壁(2)

数量調書

略図



$$\begin{aligned} \text{断面積 } A &= 0.12 \times 1.13 + 0.58 \times 0.12 \\ &= 0.205 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

無筋コンクリート
取壊数量
鉄筋コンクリート
取壊数量

V=

$$V = 0.205 \times 38.0$$

=

7.8 m³

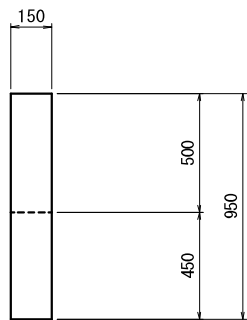
名称	位置	測点		単位	数量	摘要
		自	至			
コンクリート壁(1)	R	No. 4 +17.4	No. 6 + 4.3	m	38.0	
合計				m	38.0	

コンクリート構造物取壊し工

コンクリート壁(3)

数量調書

略図



$$\begin{aligned} \text{断面積 } A &= 0.15 \times 0.95 \\ &= 0.143 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

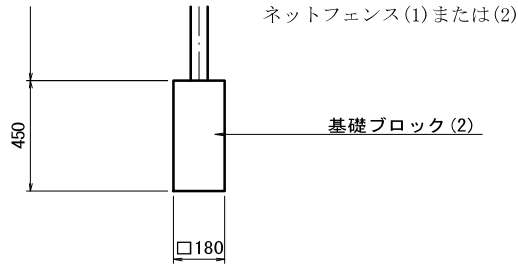
無筋コンクリート
取壊数量 $V = 0.143 \times 11.5 = 1.6 \text{ m}^3$
鉄筋コンクリート
取壊数量 $V =$

名称	位置	測点		単位	数量	摘要
		自	至			
コンクリート壁(3)	R	No. 6 + 7.7	No. 6 +16.2	m	11.5	
合計				m	11.5	

コンクリート構造物取壊し工
基礎ブロック(2)

数量調書

略図



基礎ブロック(2) $V = 0.18 \times 0.18 \times 0.45$
 $= 0.015 \text{ m}^3/\text{箇所}$

無筋コンクリート
取壊数量 $V = 0.015 \times 12.0 = 0.2 \text{ m}^3$
 鉄筋コンクリート
取壊数量 $V =$

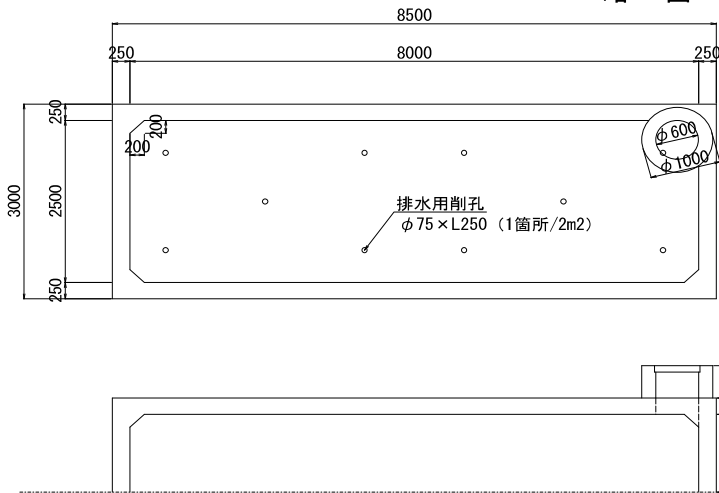
名称	位置	測点		単位	数量	摘要
		自	至			
基礎ブロック(2) 180×180×450	R	No. 0 + 4.6	No. 1	個	8.0	
	L	No. 4 + 7.0		個	4.0	
合計				個	12.0	

コンクリート構造物取壊し工

防火水槽

数量調書

略図



$$V1 = \pi \times (1.0 - 0.6)^2 / 4 \times 0.5 = 0.063$$

$$V2 = 8.5 \times 3.0 \times 1.45 - 8.0 \times 2.5 \times 1.2 = 12.975$$

$$V3 = 0.2 \times 0.2 \times 0.5 \times (7.8 \times 2 + 2.3 \times 2) = 0.404$$

$$V4 = \pi \times 0.075^2 / 4 \times 0.25 \times 10 = 0.011$$

$$\Sigma V = 13.453$$

無筋コンクリート
取壊数量
鉄筋コンクリート
取壊数量

V=

V= 13.453 × 1.0 = 13.5 m3

名称	位置	測点		単位	数量	摘要
		自	至			
防火水槽	C	No. 0 + 9.2	No. 0 +17.7	箇所	1.0	
合計				箇所	1.0	

市道御幸1・6号線

舗 装 工

アスファルト舗装工 集計表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
不陸整正		m ²	1,469.2	
下層路盤	再生クラッシャーラン RC-40 t=23cm	m ²	1,358.2	(車道部)
	再生クラッシャーラン RC-40 t=14cm	m ²	62.1	(県道取付部)
	再生クラッシャーラン RC-40 t=15cm	m ²	63.0	(市道取付部)
	再生クラッシャーラン RC-40 t=25cm	m ²	86.9	(乗入部・復旧部)
上層路盤	再生粒度調整碎石 RM-30 t=15cm	m ²	1,358.2	(車道部)
	再生粒度調整碎石 RM-30 t=10cm	m ²	62.1	(県道取付部)
基層	再生粗粒度アスコン top20 t=5cm	m ²	62.1	(県道取付部)
表層	再生密粒度アスコン top13 t=5cm	m ²	1,358.2	(車道部)
	As改質Ⅱ型密粒度アスコン top20 t=5cm	m ²	62.1	(県道取付部)
	再生密粒度アスコン top13 t=4cm	m ²	63.0	(市道取付部)
	再生密粒度アスコン top13 t=5cm	m ²	86.9	(乗入部・復旧部)
張コンクリート	18-8-25BB t=10cm	m ²	49.0	

アスファルト舗装工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
不陸修正	A1 = 633.53 + 651.42 = 1284.95 (県道部・県道取付部)	m ²	1469.2
	A2 = 63.02 + 62.12 + 24.75 + 34.40 = 184.29 (市道取付部・乗入部・復旧部) Σ A = 1469.24		
下層路盤(車道部) (再生クラッシャーラン RC-40 t=23cm)	A = 678.03 + 680.14 = 1358.17		1358.2
下層路盤(県道取付部) (再生クラッシャーラン RC-40 t=14cm)	A = 31.17 + 30.97 = 62.14		62.1
下層路盤(市道取付部) (再生クラッシャーラン RC-40 t=15cm)	A = 63.02 = 63.02		63.0
下層路盤(乗入部・復旧部) (再生クラッシャーラン RC-40 t=25cm)	A = 62.12 + 24.75 = 86.87		86.9
上層路盤(車道部) (再生粒度調整碎石 RM-30 t=15cm)	A = 678.03 + 680.14 = 1358.17		1358.2
上層路盤(県道取付部) (再生粒度調整碎石 RM-30 t=10cm)	A = 31.17 + 30.97 = 62.14		62.1

アスファルト舗装工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
基層(県道取付部) (再生粗粒度アスコン (20) t=5cm)	$A = 31.17 + 30.97 = 62.14$		62.1
表層(車道部) (再生密粒度アスコン (13) t=5cm)	$A = 678.03 + 680.14 = 1358.17$		1358.2
表層(県道取付部) (As改質Ⅱ型密粒度 アスコン(20) t=5cm)	$A = 31.17 + 30.97 = 62.14$		62.1
表層(市道取付部) (再生密粒度アスコン (13) t=4cm)	$A = 63.02 = 63.02$		63.0
表層(乗入部・復旧部) (再生密粒度アスコン (13) t=5cm)	$A = 62.12 + 24.75 = 86.87$		86.9
張りコンクリート (18-8-25BB t=10cm)	$A = 48.98 = 48.98$		49.0

計 算 書

(計算書第 1 号)

車道部(L)						不陸修正					
測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)		(NO.4+6.09)	(m)	(m)	(m)	(m ²)	
NO.0		2.75				同所		5.88			
NO.0+9.60	9.600		2.750	26.40		(NO.4+6.29)	0.200	5.88	5.880	1.18	
NO.1	10.400	2.75	2.750	28.60		(NO.4+8.45)	2.160	3.02	4.450	9.61	
NO.1+10.00	10.000	2.75	2.750	27.50		KA1-2(+14.047)	5.600	2.91	2.965	16.60	
NO.2	10.000	2.75	2.750	27.50		(NO.4+15.27)	1.220	2.92	2.915	3.56	
KA1-1(+3.922)	3.920	2.75	2.750	10.78		KA2-1(+16.249)	0.980	2.97	2.945	2.89	
NO.2+12.00	8.080	2.75	2.810	22.70		NO.5	3.750	3.31	3.140	11.78	
NO.3	8.000	2.87	3.680	29.44		NO.5+ 5.00	5.000	3.71	3.510	17.55	
KE1-1(+3.922)	3.920	4.49	5.415	21.23		(NO.5+14.00)	9.000	4.16	3.935	35.42	
NO.3+ 9.00	5.080	6.34	8.605	43.71		(NO.5+14.87)	0.870	4.18	4.170	3.63	
KE1-2(+14.047)	5.050	10.87	9.180	46.36		KE2-1(+18.749)	3.880	4.15	4.165	16.16	
NO.4	5.950	7.49	6.820	40.58		(NO.5+19.75)	1.000	4.11	4.130	4.13	
NO.4+ 4.50	4.500	6.15	5.800	26.10		(NO.5+19.75)	0.000	4.11	—	—	
(NO.4+6.09)	1.590	5.45	5.760	9.16		同所	1.040	3.83	3.810	3.96	
(NO.4+6.09)	0.000	6.07	—	—		(NO.6+0.79)		3.79	—	—	
同所		5.88				(NO.6+0.79)	0.000	4.07	—	—	
						同所					

様式 - 1

計 算 書

(計算書第 2 号)

車道部(L)						不陸修正					
測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要
(NO.6+0.79)	(m)	(m)	(m)	(m2)		(NO.7+16.19)	(m)	(m)	(m)	(m2)	
同所		4.07						0.00			
NO.6+5.50	4.710	3.72	3.895	18.35		NO.7+16.53	0.340	4.12	2.060	0.70	
KE2-2(+7.616)	2.120	3.49	3.605	7.64							
(NO.6+10.00)	2.380	3.21	3.350	7.97							
NO.6+10.50	0.500	3.19	3.200	1.60							
NO.7	9.500	2.97	3.080	29.26							
(NO.7+2.54)	2.540	2.92	2.945	7.48							
KA2-2(+10.116)	7.580	2.75	2.835	21.49							
(NO.7+12.67)	2.550	3.25	3.000	7.65							
(NO.7+14.12)	1.450	3.43	3.340	4.84							
(NO.7+15.57)	1.450	4.00	3.715	5.39							
NO.7+16.53	0.960	4.66	4.330	4.16							
NO.7+16.53	0.000		—	—							
同所		8.78									
NO.8	3.470	8.78	8.780	30.47							
計							160.00			633.53	

計 算 書

(計算書第 3 号)

車道部(R)						不陸修正					
測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)			(m)	(m)	(m)	(m ²)	
NO.0		3.25				(NO.4+6.29)		4.10			
	9.600		3.250	31.20			2.160		3.915	8.46	
NO.0+9.60		3.25				(NO.4+8.45)		3.73			
	10.400		3.250	33.80			5.600		3.240	18.14	
NO.1		3.25				KA1-2(+14.047)		2.75			
	10.000		3.250	32.50			2.200		2.750	6.05	
NO.1+10.00		3.25				KA2-1(+16.249)		2.75			
	10.000		3.250	32.50			3.750		2.750	10.31	
NO.2		3.25				NO.5		2.75			
	3.920		3.250	12.74			5.000		2.750	13.75	
KA1-1(+3.922)		3.25				NO.5+ 5.00		2.75			
	8.080		3.955	31.96			9.000		2.750	24.75	
NO.2+12.00		4.66				(NO.5+14.00)		2.75			
	8.000		5.360	42.88		(NO.5+14.00)	0.000		—	—	
NO.3		6.06				同所		2.37			
	3.920		6.405	25.11			0.870		2.370	2.06	
KE1-1(+3.922)		6.75				(NO.5+14.87)		2.37			
	5.080		6.750	34.29		(NO.5+14.87)	0.000		—	—	
NO.3+ 9.00		6.75				同所		2.75			
	5.050		6.750	34.09			3.880		2.750	10.67	
KE1-2(+14.047)		6.75				KE2-1(+18.749)		2.75			
	5.950		5.980	35.58			1.250		3.000	3.75	
NO.4		5.21				NO.6		3.25			
	4.500		4.815	21.67			5.500		3.250	17.88	
NO.4+ 4.50		4.42				NO.6+5.50		3.25			
	1.590		4.275	6.80			2.120		3.250	6.89	
(NO.4+6.09)		4.13				KE2-2(+7.616)		3.25			
	0.200		4.115	0.82			2.880		3.250	9.36	
(NO.4+6.29)		4.10				NO.6+10.50		3.25			

様式 - 1

計 算 書

(計算書第 4 号)

車道部(R)						不陸修正					
測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要
	(m)	(m)	(m)	(m2)			(m)	(m)	(m)	(m2)	
NO.6+10.50		3.25									
	9.500		3.250	30.88							
NO.7		3.25									
	2.540		3.250	8.26							
(NO.7+2.54)		3.25									
	7.580		4.260	32.29							
KA2-2(+10.116)		5.27									
	2.550		5.595	14.27							
(NO.7+12.67)		5.92									
	1.450		6.115	8.87							
(NO.7+14.12)		6.31									
	1.450		6.505	9.43							
(NO.7+15.57)		6.70									
	0.000		—	—							
同所		8.26									
	0.960		8.795	8.44							
NO.7+16.53		9.33									
	3.470		8.925	30.97							
NO.8		8.52									
計	160.000			651.42							

計 算 書

(計算書第 1 号)

車道部(L)						舗装(表層5cm+上層路盤15cm+下層路盤23cm)					
測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)		(NO.4+6.09)	(m)	(m)	(m)	(m ²)	
NO.0		3.25				同所		6.38			
NO.0+9.60	9.600		3.250	31.20		(NO.4+6.29)	0.200	6.38	6.380	1.28	
NO.1	10.400	3.25	3.250	33.80		(NO.4+8.45)	2.160	3.52	4.950	10.69	
NO.1+10.00	10.000	3.25	3.250	32.50		KA1-2(+14.047)	5.600	3.41	3.465	19.40	
NO.2	10.000	3.25	3.250	32.50		(NO.4+15.27)	1.220	3.42	3.415	4.17	
KA1-1(+3.922)	3.920	3.25	3.250	12.74		KA2-1(+16.249)	0.980	3.47	3.445	3.38	
NO.2+12.00	8.080	3.25	3.310	26.74		NO.5	3.750	3.81	3.640	13.65	
NO.3	8.000	3.37	4.180	33.44		NO.5+ 5.00	5.000	3.81	4.010	20.05	
KE1-1(+3.922)	3.920	4.99	5.915	23.19		(NO.5+14.00)	9.000	4.21	4.435	39.92	
NO.3+ 9.00	5.080	6.84	9.105	46.25		(NO.5+14.87)	0.870	4.66	4.670	4.06	
KE1-2(+14.047)	5.050	11.37	9.680	48.88		KE2-1(+18.749)	3.880	4.68	4.665	18.10	
NO.4	5.950	7.99	7.320	43.55		(NO.5+19.75)	1.000	4.65	4.630	4.63	
NO.4+ 4.50	4.500	6.65	6.300	28.35		(NO.5+19.75)	0.000	4.61	—	—	
(NO.4+6.09)	1.590	5.95	6.260	9.95		同所	1.040	4.33	4.310	4.48	
(NO.4+6.09)	0.000	6.57	—	—		(NO.6+0.79)	0.000	4.29	—	—	
同所		6.38				同所		4.57			

様式 - 1

計 算 書

(計算書第 2 号)

車道部(L)						舗装(表層5cm+上層路盤15cm+下層路盤23cm)					
測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要
(NO.6+0.79)	(m)	(m)	(m)	(m2)			(m)	(m)	(m)	(m2)	
同所		4.57									
	4.710		4.395	20.70							
NO.6+5.50		4.22									
	2.120		4.105	8.70							
KE2-2(+7.616)		3.99									
	2.380		3.850	9.16							
(NO.6+10.00)		3.71									
	0.500		3.700	1.85							
NO.6+10.50		3.69									
	9.500		3.580	34.01							
NO.7		3.47									
	2.540		3.445	8.75							
(NO.7+2.54)		3.42									
	7.580		3.335	25.28							
KA2-2(+10.116)		3.25									
	2.550		3.250	8.29							
(NO.7+12.67)		3.25									
	1.450		3.340	4.84							
(NO.7+14.12)		3.43									
	1.450		3.715	5.39							
(NO.7+15.57)		4.00									
	0.960		4.330	4.16							
NO.7+16.53		4.66									
計							156.530			678.03	

計 算 書

(計算書第 3 号)

車道部(R)						舗装(表層5cm+上層路盤15cm+下層路盤23cm)					
測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)			(m)	(m)	(m)	(m ²)	
NO.0		3.75				(NO.4+6.29)		4.60			
	9.600		3.750	36.00			2.160		4.415	9.54	
NO.0+9.60		3.75				(NO.4+8.45)		4.23			
	10.400		3.750	39.00			5.600		3.740	20.94	
NO.1		3.75				KA1-2(+14.047)		3.25			
	10.000		3.750	37.50			2.200		3.250	7.15	
NO.1+10.00		3.75				KA2-1(+16.249)		3.25			
	10.000		3.750	37.50			3.750		3.250	12.19	
NO.2		3.75				NO.5		3.25			
	3.920		3.750	14.70			5.000		3.250	16.25	
KA1-1(+3.922)		3.75				NO.5+ 5.00		3.25			
	8.080		4.455	36.00			9.000		3.250	29.25	
NO.2+12.00		5.16				(NO.5+14.00)		3.25			
	8.000		5.860	46.88		(NO.5+14.00)	0.000		—	—	
NO.3		6.56				同所		2.87			
	3.920		6.905	27.07			0.870		2.870	2.50	
KE1-1(+3.922)		7.25				(NO.5+14.87)		2.87			
	5.080		7.250	36.83		(NO.5+14.87)	0.000		—	—	
NO.3+ 9.00		7.25				同所		3.25			
	5.050		7.250	36.61			3.880		3.250	12.61	
KE1-2(+14.047)		7.25				KE2-1(+18.749)		3.25			
	5.950		6.480	38.56			1.250		3.250	4.06	
NO.4		5.71				NO.6		3.25			
	4.500		5.315	23.92			5.500		3.250	17.88	
NO.4+ 4.50		4.92				NO.6+5.50		3.25			
	1.590		4.775	7.59			2.120		3.250	6.89	
(NO.4+6.09)		4.63				KE2-2(+7.616)		3.25			
	0.200		4.615	0.92			2.880		3.250	9.36	
(NO.4+6.29)		4.60				NO.6+10.50		3.25			

様式 - 1

計 算 書

(計算書第 4 号)

車道部(R)						舗装(表層5cm+上層路盤15cm+下層路盤23cm)					
測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要
	(m)	(m)	(m)	(m2)			(m)	(m)	(m)	(m2)	
NO.6+10.50		3.25									
	9.500		3.250	30.88							
NO.7		3.25									
	2.540		3.250	8.26							
(NO.7+2.54)		3.25									
	7.580		4.260	32.29							
KA2-2(+10.116)		5.27									
	2.550		5.595	14.27							
(NO.7+12.67)		5.92									
	1.450		6.115	8.87							
(NO.7+14.12)		6.31									
	1.450		6.505	9.43							
(NO.7+15.57)		6.70									
	0.000		—	—							
同所		8.26									
	0.960		8.795	8.44							
NO.7+16.53		9.33									
計	156.530			680.14							

計 算 書

(計算書第 2 号)

乗入部						舗装(表層5cm+下層路盤25cm)					
測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)			(m)	(m)	(m)	(m ²)	
乗入部(1) NO.0		1.40				乗入部(3) (NO.4+8.7)		0.00			
	6.000		1.415	8.49			0.550		0.625	0.34	
(NO.0+6.00)		1.43				D-1		1.25			
同所	0.000		—	—			4.950		1.250	6.19	
(NO.0+7.40)		0.98				D-2(KA2-1)		1.25			
同所	1.400		0.965	1.35							
(NO.0+9.60)		0.95									
同所	0.000		—	—							
NO.0+13.10	2.150		1.330	2.86		乗入部(4) (NO.7+0.6)		0.00			
	1.350		1.345	1.82			0.38		0.815	0.31	
		1.35				E-1		1.63			
							1.48		1.815	2.69	
						E-2		2.00			
							7.97		2.000	15.94	
乗入部(2) (NO.1+0.50)			—	—		E-3(KA2-2)		2.00			
	5.000	2.50	2.500	12.50			5.12		2.000	10.24	
(NO.1+5.50)		2.50				E-4		2.00			
控除面積			—	-1.20			0.59		1.000	0.59	
						E-5		0.00			
計										62.12	

計 算 書

(計算書第 3 号)

復旧部						舗装(表層5cm+下層路盤25cm)					
測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要
	(m)	(m)	(m)	(m2)			(m)	(m)	(m)	(m2)	
復旧部(1) (NO.2+19.5)		0.50				復旧部(2) B-1	7.270	1.25	1.250	9.09	
NO.3	0.640	0.50	0.500	0.32		B-2	0.000	1.25	—	—	
KE1-1	5.380	0.50	0.500	2.69		同所	0.310	1.13	1.130	0.35	
(NO.3+8.86)	8.680	0.50	0.500	4.34		B-3	0.590	1.13	0.565	0.33	
同所	0.000	0.00	—	—		B-4	0.270	0.00	0.625	0.17	
(NO.3+9.52)	1.200	0.00	—	—		B-5	2.210	1.25	1.250	2.76	
同所	0.000	0.50	—	—		B-6	0.540	1.25	0.625	0.34	
KE1-2	7.350	0.50	0.500	3.68		B-7		0.00			
(NO.3+14.96)	1.350	0.50	0.500	0.68							
計										24.75	

計 算 書

(計算書第 4 号)

車道部(R)						舗装(張コンクリート10cm)					
測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)			(m)	(m)	(m)	(m ²)	
張コンクリート(1) NO1+5.50	4.500	0.50	0.500	2.25		NO.6+5.50	2.020	0.18	0.210	0.42	
NO.1+10.00		0.50				KE2-2		0.24			
2	10.000	0.50	0.500	5.00		NO.6+10.50	2.77	0.15	0.195	0.54	
	3.900	0.50	0.500	1.95		NO.6+11.93	1.36	0.15	0.150	0.20	
KA1-1	8.100	0.50	0.500	4.05							
NO.2+12.00	7.500	0.50	0.500	3.75		張コンクリート(4) KA1-2	7.85	0.28	—	—	
NO.2+19.50		0.50				KA2-1		0.28	0.280	2.20	
張コンクリート(2) KA1-2	2.200	1.25	—	—		KA2-1	2.35	0.28	0.280	0.66	
		1.01	1.130	2.49		NO.4+19.30		0.28			
KA2-1	3.050	0.68	0.845	2.58		張コンクリート(5) NO.7+2.39	7.67	2.50	—	—	
NO.4+19.30					KA2-2	2.50		2.500	19.18		
張コンクリート(3) NO.5+16.60	2.530	0.15	—	—		NO.7+11.05	0.93	2.50	2.500	2.33	
		0.15	0.150	0.38							
KE2-1	1.180	0.15	0.150	0.18							
6	4.940	0.15	0.165	0.82							
	NO.6+5.50	0.18				計			48.98		

市道御幸1・6号線
防 護 柵 工

防護柵工 計 算 書

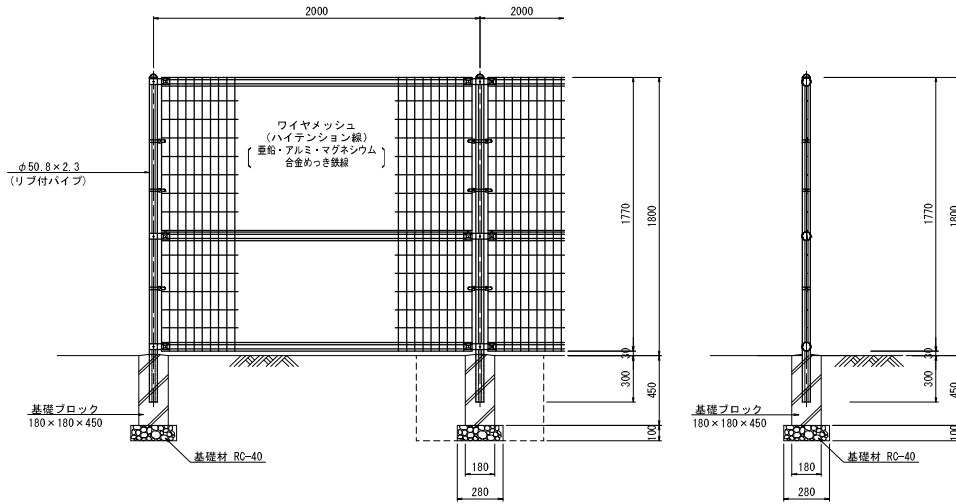
(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
フェンス(1) (H=1.8m)	L = 5.50 = 5.50	m	5.50
フェンス(2) (H=1.8m)	L = 6.80 = 6.80	m	6.80
フェンス(3) (H=1.2m)	L = 28.30 = 28.30	m	28.30
フェンス(5) (H=1.0m)	L = 7.00 = 7.00	m	7.00
フェンス(6) (H=1.0m)	L = 32.00 = 32.00	m	32.00
ガードレール (Gr-C-4E)	L = 8.00 = 8.00	m	8.00

防護柵工 延長調書

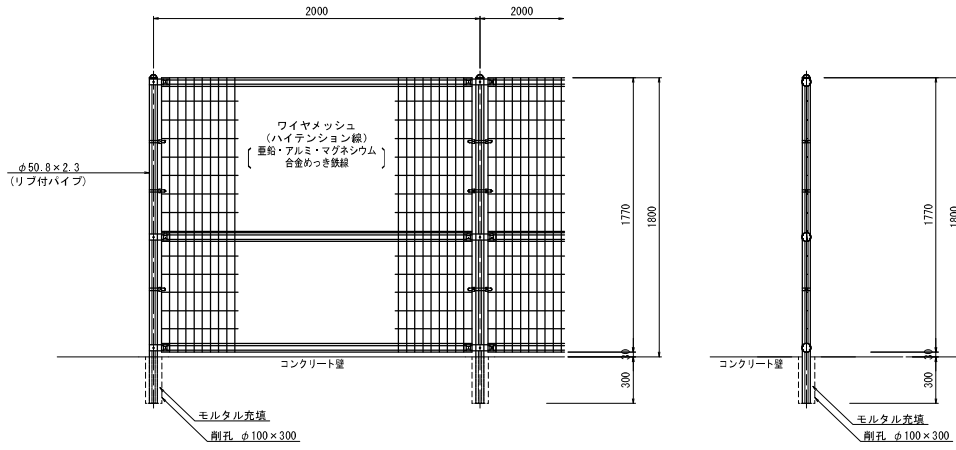
名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
フェンス(1) H=1.8m	左	NO. 1 + 6.80 NO. 1 + 12.30	5:50	基礎ブロック建込
		計	5:50	
フェンス(2) H=1.8m	左	NO. 0 + 13.20 NO. 1	6:80	コンクリート建込
		計	6:80	
フェンス(3) H=1.2m	左	NO. 1 + 12.50 NO. 2 + 19.30	28:30	基礎ブロック建込
		計	28:30	
フェンス(5) H=1.0m	左	NO. 4 + 7.00	7:00	基礎ブロック建込
		計	7:00	
フェンス(6) H=1.0m	右	NO. 4 + 17.70 NO. 6 + 3.90	32:00	コンクリート建込
		計	32:00	
ガードレール Gr-C-4E	右	NO. 3 + 18.80 NO. 4 + 8.00	8:00	
		計	8:00	

略 図



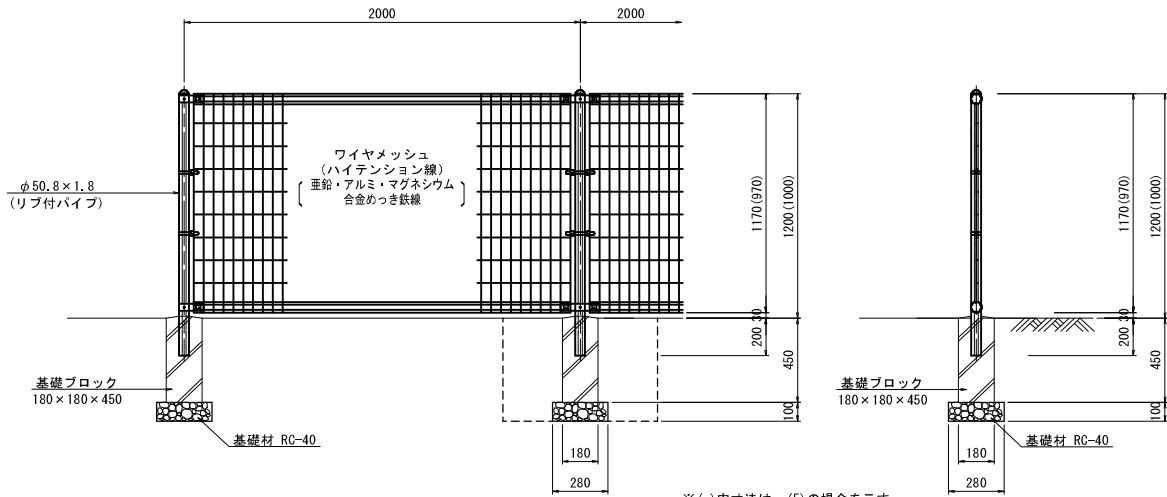
名 称	計 算 式	単 位	数 量
フェンス (H1.80m)	メッシュタイプ	m	10.00
基礎ブロック (180×180×450)	$N = 10.0 / 2.0 = 5.0$	個	5.00
基礎材 (RC-40 t=100)	$A = 0.28 \times 0.28 \times 5.0 = 0.39$	m ²	0.39
床掘り	$V = 0.78 \times 0.78 \times 0.55 \times 5.0 = 1.67$	m ³	1.67
埋戻し	$V = 1.67 - (0.18 \times 0.18 \times 0.45 + 0.28 \times 0.28 \times 0.10) \times 5.0 = 1.56$	m ³	1.56
基面整正	$A = 0.28 \times 0.28 \times 5.0 = 0.39$	m ²	0.39

略 図



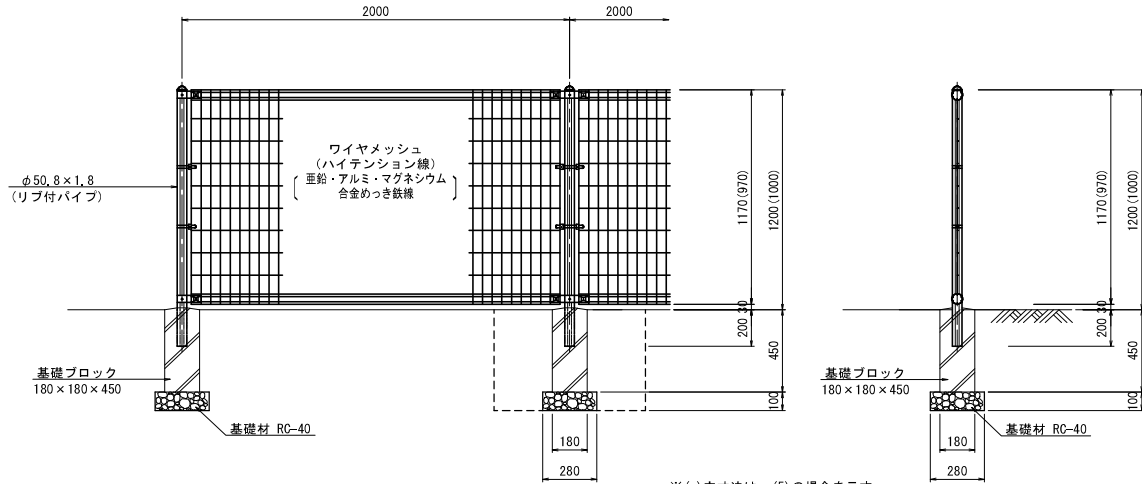
名 称	計 算 式	単 位	数 量
フェンス (H1.80m)	メッシュタイプ	m	10.00
削孔 (φ100×300)	$N = 10.0 / 2.0 = 5.0$	孔	5.00
充填材 (モルタル)	$V = (0.10^2 - 0.0508^2) \times \pi / 4 \times 0.30 \times 5.0 = 0.01$	m ³	0.01

略 図



名 称	計 算 式	単 位	数 量
フェンス (H1.20m)	メッシュタイプ	m	10.00
基礎ブロック (180×180×450)	$N = 10.0 / 2.0 = 5.0$	個	5.00
基礎材 (RC-40 t=100)	$A = 0.28 \times 0.28 \times 5.0 = 0.39$	m ²	0.39
床掘り	$V = 0.78 \times 0.78 \times 0.55 \times 5.0 = 1.67$	m ³	1.67
埋戻し	$V = 1.67 - (0.18 \times 0.18 \times 0.45 + 0.28 \times 0.28 \times 0.10) \times 5.0 = 1.56$	m ³	1.56
基面整正	$A = 0.28 \times 0.28 \times 5.0 = 0.39$	m ²	0.39

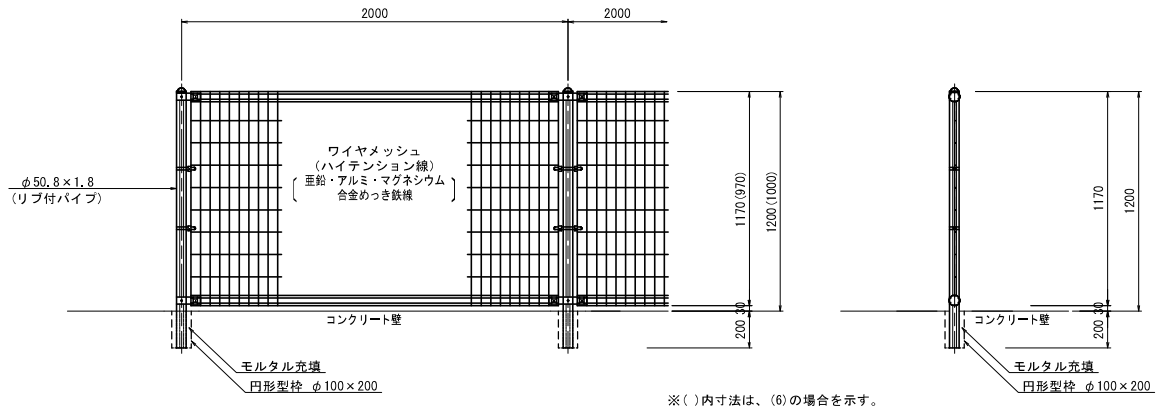
略 図



※()内寸法は、(5)の場合を示す。
基礎ブロックは共通である。

名 称	計 算 式	単 位	数 量
フェンス (H1.00m)	メッシュタイプ	m	10.00
基礎ブロック (180×180×450)	$N = 10.0 / 2.0 = 5.0$	個	5.00
基礎材 (RC-40 t=100)	$A = 0.28 \times 0.28 \times 5.0 = 0.39$	m ²	0.39
床掘り	$V = 0.78 \times 0.78 \times 0.55 \times 5.0 = 1.67$	m ³	1.67
埋戻し	$V = 1.67 - (0.18 \times 0.18 \times 0.45 + 0.28 \times 0.28 \times 0.10) \times 5.0 = 1.56$	m ³	1.56
基面整正	$A = 0.28 \times 0.28 \times 5.0 = 0.39$	m ²	0.39

略 図



名 称	計 算 式	単 位	数 量
フェンス (H1.00m)	メッシュタイプ	m	10.00
円形型枠 (φ100×200)	$N = 10.0 / 2.0 \times 0.20 = 1.0$	m	1.00
充填材 (モルタル)	$V = (0.10^2 - 0.0508^2) \times \pi / 4 \times 0.20 \times 5.0 = 0.01$	m ³	0.01

市道御幸1・6号線
区 画 線 工

区画線工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	单 位	数 量
溶融式区画線 (白色実線、W=15cm)	L = 482.40 = 482.40	m	482.40
溶融式区画線 (白色破線、W=15cm)	L = 4.00 = 4.00	m	4.00
溶融式区画線 (白色実線、W=45cm)	L = 33.80 = 33.80	m	33.80
溶融式区画線 (矢印・文字・記号、W=15cm換算)	L = 54.10 = 54.10	m	54.10

区画線工 延長調書

名 称	測 点		数 量	摘 要	
	左・右	自 至			
熔融式区画線 (白色実線、W=15cm)	中央	NO. 0	NO. 7 + 16.10	148.10	(中央線)
	左	NO. 0	NO. 4 + 3.90	94.60	(外側線)
	左	NO. 4 + 6.20	NO. 8 + 0.30	84.60	(外側線)
	右	NO. 0	NO. 6 + 4.10	117.70	(外側線)
	右	NO. 6 + 7.60	NO. 8 + 0.90	37.40	(外側線)
			計	482.40	
熔融式区画線 (白色破線、W=15cm)	左	NO. 4 + 1.00	NO. 4 + 7.60	4.00	(車線境界線)
			計	4.00	
熔融式区画線 (白色実線、W=45cm)	左	NO. 2 + 11.30	NO. 4 + 3.40	28.00	(ゼブラ)
	右	NO. 6 + 4.20	NO. 6 + 7.00	3.00	(停止線)
	左	NO. 7 + 16.10		2.80	(停止線)
			計	33.80	

市道御幸1・6号線
道路附属施設工

道路附属施設工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
車線分離標 (H=800)	N = 45.00 = 45.00	本	45.00
照明灯 電柱共架	N = 2.00 = 2.00	基	2.00

バスバース(補助)
数 量 総 括 表

数 量 総 括 表 (1/2)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量		適 用
				当 初	変 更	
バスバース(補助)						
道路改良			式	1		
道路土工			式	1		
掘削工			式	1		
	機械掘削	土砂	m ³	190		(V=189.0m3)
残土処理工			式	1		
	残土処理	土砂	m ³	190		(V=189.0m3)
舗装工			式	1		
舗装工(1)			式	1		
	表層工	再生密粒度アスコン(13) t=5cm	m ²	274		(A=273.9m2)
	路盤工	RC-40 t=25cm	m ²	274		(A=273.9m2)
	不陸整正	補足材無し	m ²	244		(A=244.1m2)
防護柵工						
防護柵工			式	1		
	ガードパイプ	Gp-Cp-2E	m	49		(L=49.1m)

バスバース(補助)
道 路 土 工

掘削工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
機械掘削 (土砂)	$V = 189.0$ (別紙計算書より) = 189.0	m ³	189.0

様式 - 1

計 算 書

(計算書第 1 号)

機械掘削						機械掘削					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.2+12.00		0.1									
	8.000		1.10	8.8							
NO.3		2.1									
	3.922		3.05	12.0							
KE1-1		4.0									
	5.078		4.40	22.3							
NO.3+9.00		4.8									
	5.047		3.90	19.7							
KE1-2		3.0									
	5.953		1.95	11.6							
NO.4		0.9									
	4.500		1.05	4.7							
NO.4+4.50		1.2									
	9.547		1.20	11.5							
KA1-2		1.2									
	2.202		2.60	5.7							
KA2-1		4.0									
	3.751		4.65	17.4							
NO.5		5.3									
	5.000		5.00	25.0							
NO.5+5.00		4.7									
	8.700		4.70	40.9							
NO.5+13.70		4.7									
	2.000		4.70	9.4							
NO.5+15.70		4.7									
			2.35								
							合 計			189.0	

バスバース(補助)

舗 装 工

舗装工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
舗装工(1)			
	(舗装工平面図より)		
表層工 再生密粒度アスコン(13) t=5cm	$A = 13.75+18.11+5.80+12.90+6.80+216.54$ $= 273.9$	m ³	273.9
	(舗装工平面図より)		
路盤工 RC-40 t=25cm	$A = 13.75+18.11+5.80+12.90+6.80+216.54$ $= 273.9$	m ³	273.9
	(舗装工平面図より)		
不陸整正 補足材無し	$A = 13.75+18.11+5.80+12.90+6.80+216.54-0.50 \times 59.7$ $= 244.1$	m ³	244.1

バスバース(補助)
防 護 柵 工

防護柵工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
ガードパイプ Gp-Cp-2E	$L = \text{NO.2+10} \sim \text{NO.5-10.0}$ $= 49.1$	m	49.1

バスバース(補助)
構 造 物 撤 去 工

構造物撤去工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
舗装版取壊し (アスファルト舗装版 t=4cm)	A = 舗装版取壊し① (撤去工平面図より)	= 240.46	m ² 240.5
コンクリート構造物 取壊し(無筋)	V1 = 擁壁取壊し (撤去工平面図より)	= 4.50	m ³ 4.5
殻運搬処理 (アスファルト)	V = 240.46 × 0.05	= 12.0	m ³ 12.0
殻運搬処理 (無筋コンクリート)	V = 4.50	= 4.50	m ³ 4.50

バスバース(単独)
数 量 総 括 表

数 量 総 括 表 (1/2)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量		適 用
				当 初	変 更	
バスバース(単独)						
道路改良			式	1		
道路土工			式	1		
掘削工			式	1		
	機械掘削	土砂	m ³	90		(V=89.3m ³)
盛土工			式	1		
	盛土	流用土	m ³	30		(V=25.3m ³)
法面整形工			式	1		
	切土法面整形		m ²	10		(A=12.4m ²)
残土処理工			式	1		
	残土処理	土砂	m ³	60		(V=61.2m ³)
舗装工			式	1		
舗装工(2)			式	1		
	表層工	再生密粒度アスコン(13) t=4cm	m ²	67		(A=67.2m ²)
	路盤工	RC-40 t=15cm	m ²	67		(A=67.2m ²)
	不陸整正	補足材無し	m ²	65		(A=65.2m ²)
防護柵工			式	1		
防護柵工			式	1		
	メッシュフェンス	H=1.8m	m	79		(L=78.6m)

バスバース(単独)
道 路 土 工

掘削工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
機械掘削 (土砂)	$V = 89.3$ (別紙計算書より) = 89.3	m ³	89.3

様式 - 1

計 算 書

(計算書第 1 号)

機械掘削						機械掘削					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.2+12.00		0.1									
	8.000		0.10	0.8							
NO.3		0.1									
	3.922		0.15	0.6							
KE1-1		0.2									
	5.078		0.10	0.5							
NO.3+9.00											
	5.047										
KE1-2											
	5.953										
NO.4											
	4.500										
NO.4+4.50											
	9.547										
KA1-2											
	2.202		1.10	2.4							
KA2-1		2.2									
	3.751		2.95	11.1							
NO.5		3.7									
	5.000		4.30	21.5							
NO.5+5.00		4.9									
	8.700		4.90	42.6							
NO.5+13.70		4.9									
	2.000		4.90	9.8							
NO.5+15.70		4.9									
			2.45								
							合 計			89.3	

盛土工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
盛土 (流用土)	$V = 25.3$ (別紙計算書より) = 25.3	m ³	25.3

様式 - 1

計 算 書

(計算書第 1 号)

盛土						盛土					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.2+12.00	8.000										
NO.3	3.922										
KE1-1	5.078										
NO.3+9.00	5.047		0.85	4.3							
KE1-2	5.953	1.7	1.50	8.9							
NO.4	4.500	1.3	1.30	5.9							
NO.4+4.50	9.547	1.3	0.65	6.2							
KA1-2	2.202										
KA2-1	3.751										
NO.5	5.000										
NO.5+5.00	8.700										
NO.5+13.70	2.000										
NO.5+15.70											
							合 計			25.3	

法面整形工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
切土法面整形	A = 12.4 (別紙計算書より) = 12.4	m ²	12.4

計 算 書

(計算書第 1 号)

切土法面整形						切土法面整形					
測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要	測 点	距 離	幅	平 均	面 積	摘 要
	(m)	(m)	(m)	(m2)			(m)	(m)	(m)	(m2)	
NO.2+12.00		0.3									
	8.000		0.50	4.0							
NO.3		0.7									
	3.922		0.85	3.3							
KE1-1		1.0									
	5.078		1.00	5.1							
NO.3+9.00		1.0									
	5.047										
KE1-2											
	5.953										
NO.4											
	4.500										
NO.4+4.50											
	9.547										
KA1-2											
	2.202										
KA2-1											
	3.751										
NO.5											
	5.000										
NO.5+5.00											
	8.700										
NO.5+13.70											
	2.000										
NO.5+15.70											
							合 計			12.4	

残土処理工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
作業残土処理	【発生土】 機械掘削 = 89.3	m ³	61.2
	【流用土】 盛土 = 25.3		
	$V = 89.3 - 25.3 \div 0.9 = 61.2$		

バスバース(単独)

舗 装 工

舗装工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
舗装工(2)			
	(舗装工平面図より)		
表層工 再生密粒度アスコン(13) t=4cm	A = = 67.2	m ³	67.2
	(舗装工平面図より)		
路盤工 RC-40 t=15cm	A = = 67.2	m ³	67.2
	(舗装工平面図より)		
不陸整正 補足材無し	A = 67.23-0.50×4.0 = 65.2	m ³	65.2

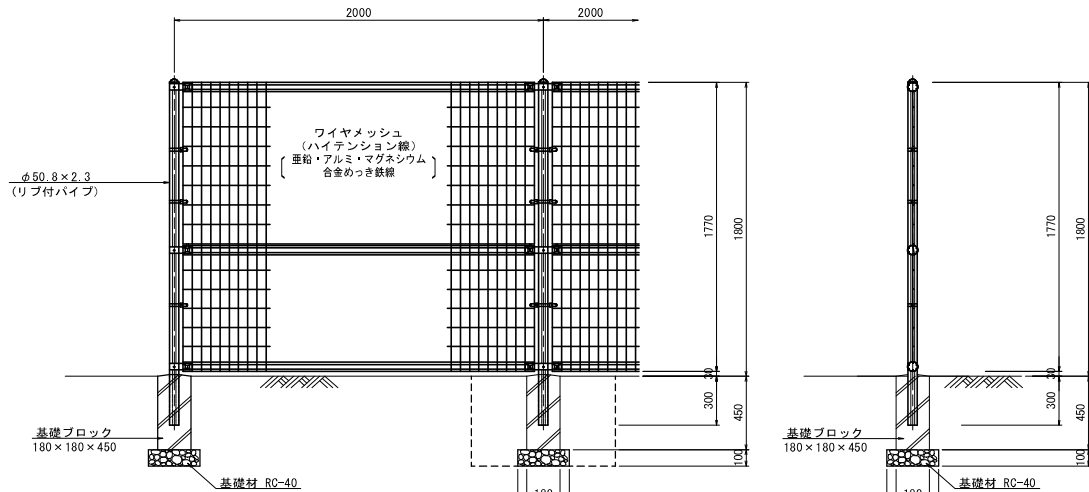
バスバース(単独)
防 護 柵 工

防護柵工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
メッシュフェンス H=1.8m	<p style="text-align: center;">(計画平面図より)</p> $L = 26.0 + 52.6 = 78.6$	m	78.6

略 図



名 称	計 算 式	単 位	数 量
フェンス (H1.80m)	メッシュタイプ	m	10.00
基礎ブロック (180×180×450)	$N = 10.0 / 2.0 = 5.0$	個	5.00
基礎材 (RC-40 t=100)	$A = 0.28 \times 0.28 \times 5.0 = 0.39$	m ²	0.39
床掘り	$V = 0.78 \times 0.78 \times 0.55 \times 5.0 = 1.67$	m ³	1.67
埋戻し	$V = 1.67 - (0.18 \times 0.18 \times 0.45 + 0.28 \times 0.28 \times 0.10) \times 5.0 = 1.56$	m ³	1.56
基面整正	$A = 0.28 \times 0.28 \times 5.0 = 0.39$	m ²	0.39

バスバース(単独)
構 造 物 撤 去 工

構造物撤去工 計 算 書

(一式当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
舗装版取壊し (アスファルト舗装版 t=4cm)	A = 舗装版取壊し② (撤去工平面図より)	= 738.22	m ² 738.2
舗装版切断 (舗装版 t=15cm以下)	L = (撤去工平面図より)	= 51.30	m 51.3
殻運搬処理 (アスファルト)	V = 738.22 × 0.05	= 36.9	m ³ 36.9
汚泥処理 (舗装版切断)	V = 51.30 × 0.04 × 0.023	= 0.05	m ³ 0.10