

数量総括表

設計書名：新田町谷地中線ほか2路線

国費

工種	種別	細目	規格	単位	数量	設計数量	摘要
土工							
	切土						
		オープン掘削	土砂	m3	154.6	150	
	盛土						
		路体盛土	W<2.5	m3	2.1	2	
		歩道盛土	W<2.5	m3	9.3	9	
		路床盛土	W<2.5	m3	43.6	40	
カルバート工							
	函渠工						
		函渠	RCB-B1500-H900	m	3.6	3.6	
排水構造物工							
	作業土工						
		床掘	土砂	m3	153.3	150	
		埋戻	W<1.0	m3	47.6	50	
		残土	土砂	m3	100.4	100	変化率0.9
		基面整正		m2	176.6	177	
	側溝工						
		自由勾配側溝	B300-H400	m	49.3	49	
			B1000-H800	m	11.5	12	
			B1000-H900	m	8.0	8	
		横断用自由勾配側溝	B1000-H800	m	5.0	5	
			B1000-H900	m	8.0	8	
		土留自由勾配側溝	B300-H600	m	4.0	4	
			B1000-H800	m	36.5	37	
			B1000-H900	m	4.0	4	
		調整コンクリート	18-8-40-60%以下	m3	10.9	11	
		側溝蓋	B300/コンクリート	枚	24	24	
			B300/グレーチング細目	枚	3	3	
			B1000 コンクリート	枚	27	27	
			B1000 グレーチング細目	枚	3	3	
			B1000/横断用 グレーチング細目	枚	7	7	
	集水桝工						
		集水桝	SM-B1600-L1000-H1200	箇所	1	1	

数量総括表

設計書名：新田町谷地中線ほか2路線

国 費

工 種	種 別	細 目	規 格	単 位	数 量	設 計 数 量	摘 要
構造物撤去工							
	防護柵撤去工						
		防 護 柵		m	4.8	5	
	構造物取壊工						
		コンクリート構造物取壊	無 筋 構 造 物	m3	3.1	3	
		コンクリート構造物取壊	鉄 筋 構 造 物	m3	8.9	9	
		舗装版切断	アスファルト舗装	m	16.9	17	t≤15cm
		舗装版取壊し	〃	m2	261.8	260	t≤10cm
	運搬処理工						
		殻運搬処分	コンクリート殻(無筋)	m3	3.1	3	
			コンクリート殻(鉄筋)	m3	8.9	9	
			アスファルト殻	m3	13.1	13	
			防 護 柵	t	0.1	0.1	
アスファルト舗装工							
	下 層 路 盤	RC-40	t=10cm	m2	49.9	50	歩道
	下 層 路 盤	RC-40	t=13cm	m2	118.9	119	歩道
	下 層 路 盤	RC-40	t=25cm	m2	328.0	328	車道
	下 層 路 盤	RC-40	t=30cm	m2	167.4	167	車道
	表層(W<1.4m)	再生細粒度As(13)	t= 3cm	m2	49.9	50	歩道
	表層(W≥3.0m)	再生密粒度As(20F)	t= 5cm	m2	300.0	300	車道
縁 石 工							
	歩車道境界ブロック						
		HB-F		m	82.0	82	
防 護 柵 工							
	路側防護柵						
		ガードレール		m	1.5	2	
	防止柵						
		転落防止柵	H=1.1m	m	40.5	41	
		転落防止柵	H=1.1m	m	9.0	9	
区 画 線 工							
	溶融式区画線						
		車道外側線	白色実線 W=15cm	m	141.5	140	
		停 止 線	白色実線 W=45cm	m	1.9	2	
		文 字 標 示	止まれ	m	19.6	20	W=15cm換算

数 量 総 括 表

設計書名：新田町谷地中線ほか2路線

国 費

工 種	種 別	細 目	規 格	単 位	数 量	設 計 数 量	摘 要
道路付属施設工							
	道路付属物工						
		視線誘導標	コンクリート建込用	本	6	6	
取付管およびます工							
	管路土工						
		管路掘削	機械掘削	m3	61.1	60	
		管路埋戻	砕 砂	m3	6.5	6	
		管路埋戻	再生砕石RC-40	m3	46.7	50	
		発生土処理		m3	61.1	60	
	ます設置工						
		ま す		箇所	1.0	1	
	取付管布設撤去						
		取付管布設		箇所	4.0	4	
		取付管撤去		m	33.0	33	
	小型マンホール工						
		小型マンホール		箇所	1.0	1	

表

[illegible]

作業土工

作業土工名称		実数量						
		床掘	埋戻			残土	基面整正	
				4. 0m≦W	1. 0≦W<4. 0			W<1. 0
			m3	m3	m3			m3
土工		153. 3			47. 6	105. 7		
排水工							176. 6	

※残土=床掘-埋戻/0.9(土砂)

土 量 計 算 書

測 点			単 距 離	片切(土砂)			オープンカット(土砂)			床掘(土砂)					
				断 面 積	平均断面	体 積	断 面 積	平均断面	体 積	断 面 積	平均断面	体 積			
NO	0 +	0.000		0.0			0.4			2.5					
NO	0 +	13.000	13.000	0.0	0.00	0.0	1.0	0.70	9.1	1.2	1.85	24.1			
NO	1 +	0.000	7.000	0.0	0.00	0.0	0.8	0.90	6.3	1.3	1.25	8.8			
NO	2 +	0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	1.4	1.10	22.0	1.7	1.50	30.0			
NO	3 +	0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	1.2	1.30	26.0	1.7	1.70	34.0			
NO	3 +	17.700	17.700	0.0	0.00	0.0	1.2	1.20	21.2	1.7	1.70	30.1			
NO	4 +	6.100		0.0			0.9			0.6					
NO	5 +	0.000	13.900	0.0	0.00	0.0	0.9	0.90	12.5	0.6	0.60	8.3			
NO	6 +	0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	2.0	1.45	29.0	0.5	0.55	11.0			
NO	6 +	19.000	19.000	0.0	0.00	0.0	0.9	1.45	27.6	0.2	0.35	6.7			
NO	7 +	0.000	1.000	0.0	0.00	0.0	0.9	0.90	0.9	0.4	0.30	0.3			
合 計			131.600			0.0			154.6			153.3			

土 量 計 算 書

[illegible]

土 量 計 算 書

[illegible]

排水工集計表

[illegible]

作業土工

作業土工名称		単位	数量	単位数量						実数量								
				床掘	埋戻			残土	基面整正	床掘	埋戻			残土	基面整正	調 整 コンクリート	軟弱地盤対策	
					W<1.0	1.0≦W<4.0	4.0≦W				W<1.0	1.0≦W<4.0	4.0≦W				敷 設 材	中詰碎石
					m ³	m ³	m ³				m ³	m ³	m ²				m ³	m ³
可 変 側 溝	B1000-H800	m	11.5	-	-	-	-	-	14.00	-	-	-	-	-	16.10	1.14	-	-
	B1000-H900	m	8.0	-	-	-	-	-	14.00	-	-	-	-	-	11.20	1.05	-	-
横断用可変側溝	B1000-H900	m	5.0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	14.30	0.43	66.57	4.12
	B1000-H1000	m	8.0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	22.88	1.12	66.57	6.59
土留可変側溝	B1000-H800	m	36.5	-	-	-	-	-	16.00	-	-	-	-	-	58.40	4.80	-	-
	B1000-H900	m	4.0	-	-	-	-	-	17.00	-	-	-	-	-	6.80	0.57	-	-
函 渠 工	RCB-B1500-H900	m	3.6	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	14.70		-	-
集 水 柵	SM-B1600-L1000-H1200	箇所	1	-	-	-	-	-	3.52	-	-	-	-	-	3.52		-	-
合計										0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	147.9	9.1	133.1	10.7

可変側溝 数量計算書
NO. 0+13.00~NO. 1+12.50 (L)

1. 延長	B1000-H800 NO. 1+ 1.0 ~ NO. 1+12.5 B1000-H900 NO. 0+13.0 ~ NO. 1+ 1.0	L = 11.5 m L = 8.0 m
2. 勾配調整コンクリート (18-8-40-60%以下)	B1000-H800 $V = (0.059 + 0.140) \times \frac{1}{2} \times 1.000 \times 11.500 = 1.144 \text{ m}^3$ B1000-H900 $V = (0.103 + 0.152) \times \frac{1}{2} \times 1.000 \times 7.000 = 0.893$ $V = (0.152 + 0.159) \times \frac{1}{2} \times 1.000 \times 1.000 = 0.156$ $\Sigma V = 1.049 \text{ m}^3$ 合計 2.193 m ³	

NO. 0+0.00~NO. 0+13.00 (L)

[illegible]

横断用可変側溝 数量計算書 (1/2)
NO. 0+0.00~NO. 0+13.00 (L)

1. 延長	<p>B1000-H900 NO. 0+ 8.0 ~ NO. 0+13.0 L = 5.0 m</p> <p>B1000-H1000 NO. 0+ 0.0 ~ NO. 0+ 8.0 L = 8.0 m</p>	
2. 軟弱地盤対策工		
敷設材	<p>B1000-H900 A= (下幅+側面長+上幅+ラップ長) × 敷設延長 × (1+ロス率11%) =(1.860 + 1.000 + 2.260 + 1.000) × 9.800 × 1.110 = 66.57 m²</p> <p>B1000-H1000 A=(1.860 + 1.000 + 2.260 + 1.000) × 9.800 × 1.110 = 66.57 m²</p>	
引張強度54kN/m		
中詰碎石	<p>B1000-H900 V= 1/2 × (下幅+上幅) × マットレスの層の厚さ × 延長 = 1/2 × (1.860 + 2.260) × 0.4 × 5.000 = 4.1 m³</p> <p>B1000-H1000 V= 1/2 × (1.860 + 2.260) × 0.4 × 8.000 = 6.6 m³</p>	
RC-40		
固定ピン	<p>B1000-H900 N= マットレスの層数 × 延長 × 1mあたりの本数 + 2本 = 1 × 5.000 × 2本/m + 2 = 12</p> <p>巻上用 N= 1 × 5.000 × 2本/m + 2 = 12</p> <p style="text-align: right;">Σ N = 24 本</p>	
敷設用	<p>B1000-H1000 N= 1 × 8.000 × 2本/m + 2 = 18</p> <p>巻上用 N= 1 × 8.000 × 2本/m + 2 = 18</p> <p style="text-align: right;">Σ N = 36 本</p>	

横断用可変側溝 数量計算書 (2/2)
NO. 0+0.00~NO. 0+13.00 (L)

3. 勾配調整コンクリート (18-8-40-60%以下)	<p>B1000-H900</p> $V = (0.068 + 0.103) \times \frac{1}{2} \times 1.000 \times 5.000 = 0.428 \text{ m}^3$ <p>B1000-H1000</p> $V = (0.112 + 0.168) \times \frac{1}{2} \times 1.000 \times 8.000 = 1.120 \text{ m}^3$ <p style="text-align: right;">合計</p> <p style="text-align: right;">1.548 m³</p>	
4. 基面整正	<p>B1000-H900</p> <p>A = (下幅+側面長) × 延長</p> $= (1.860 + 1.000) \times 5.000 = 14.30 \text{ m}^2$ <p>B1000-H1000</p> $A = (1.860 + 1.000) \times 8.000 = 22.88 \text{ m}^2$	

土留可変側溝 集計表
NO. 1+12.50~NO. 3+13.00 (L)

[illegible]

土留可変側溝 数量計算書
NO. 1+12.50~NO. 3+13.00 (L)

1. 延長	B1000-H800 NO. 1+12.5 ~ NO. 3+ 9.0 L = 36.5 m B1000-H900 NO. 3+ 9.0 ~ NO. 3+13.0 L = 4.0 m	
2. 勾配調整コンクリート (18-8-40-60%以下)	B1000-H800 $V = (0.140 + 0.192) \times \frac{1}{2} \times 1.000 \times 7.500 = 1.245$ $V = (0.192 + 0.096) \times \frac{1}{2} \times 1.000 \times 20.000 = 2.880$ $V = (0.096 + 0.053) \times \frac{1}{2} \times 1.000 \times 9.000 = 0.671$ $\Sigma V = 4.796 \text{ m}^3$ B1000-H900 $V = (0.153 + 0.130) \times \frac{1}{2} \times 1.000 \times 4.000 = 0.566 \text{ m}^3$ 合計 5.362 m ³	

作業土工および調整コンクリート

		単位	数量	単位数量						実数量						
				床掘	埋戻			残土	基面整正	床掘	埋戻			残土	基面整正	調 整 コンクリート
					W<1.0	1.0≦W<4.0	4.0≦W				W<1.0	1.0≦W<4.0	4.0≦W			
					m ³	m ³	m ³				m ³	m ³	m ³			
可 変 側 溝	B300-H400	m	49.3	-	-	-	-	-	5.10	-	-	-	-	-	25.14	1.542
	小 計		49.3													
土留可変側溝																
	B300-H600	m	4.0	-	-	-	-	-	8.80	-	-	-	-	-	3.52	0.304
	小 計		4.0													
集 水 桝																
合計										0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	28.7	1.846

可変側溝 集計表

NO. 4+6.75~NO. 6+16.05 (L)

[illegible]

可変側溝 数量計算書
NO. 4+6.75~NO. 6+16.05 (L)

1. 延長	B300-H400	=	49.3 m
2. 勾配調整コンクリート (18-8-40-60%以下)	$V = (0.151 + 0.126) \times \frac{1}{2}$ $\times 0.300 \times 13.250 = 0.551$ $V = (0.126 + 0.088) \times \frac{1}{2}$ $\times 0.300 \times 20.000 = 0.642$ $V = (0.088 + 0.057) \times \frac{1}{2}$ $\times 0.300 \times 16.050 = 0.349$		
		Σ V =	1.542 m ³

NO. 6+16.05~NO. 7+0.05 (L)

[illegible]

土留可変側溝 数量計算書
NO. 6+16.05~NO. 7+0.05 (L)

1. 延長	B300-H600	=	4.0 m
2. 勾配調整コンクリート (18-8-40-60%以下)	$V = (0.257 + 0.252) \times \frac{1}{2} \times 0.300 \times 2.950 = 0.225$ $V = (0.252 + 0.250) \times \frac{1}{2} \times 0.300 \times 1.000 = 0.075$ $V = (0.250 + 0.250) \times \frac{1}{2} \times 0.300 \times 0.050 = 0.004$		
		Σ V =	0.304 m ³

函 渠 工 集計表
NO. 3+14. 4～NO. 3+17. 7 (L)

[illegible]

函 渠 工 数量計算書 (1/2)
NO. 3+14. 4~NO. 3+17. 7 (L)

1. 延長	RCB-B1500-H900 L= 3.600 = 3.6 m	
2. 軟弱地盤対策工	L= 1.000 + 2.200 + 1.000 ① ② ③	
敷設材 引張強度300kN/m	① A= (下幅+側面長+上幅+ラップ長) × 敷設延長 × (1+ロス率11%) =(2.500 + 1.000 + 2.900 + 1.000) × 4.900 × 1.110 = 40.25 ② A=(2.500 + 1.000 + 2.900 + 1.000) × 4.900 × 1.110 = 40.25 ③ A=(2.500 + 1.000 + 2.900 + 1.000) × 4.900 × 1.110 = 40.25 Σ A = 120.75 m ²	
中詰碎石 RC-40	① V= 1/2 × (下幅+上幅) × マットレスの層の厚さ × 延長 = 1/2 × (2.500 + 2.900) × 0.400 × 1.000 = 1.080 ② V= 1/2 × (2.500 + 2.900) × 0.400 × 2.200 = 2.376 ③ V= 1/2 × (2.500 + 2.900) × 0.400 × 1.000 = 1.080 Σ V = 4.5 m ³	
固定ピン 敷設用	① N= マットレスの層数 × 延長 × 1mあたりの本数 + 2本 = 1 × 1.000 × 2本/m + 2 = 4 ② N= 1 × 2.200 × 2本/m + 2 = 8 ③ N= 1 × 1.000 × 2本/m + 2 = 4	

函 渠 工 数量計算書 (2/2)
NO. 3+14. 4~NO. 3+17. 7 (L)

<p>固定ピン 巻上用</p>	①								
	N=	1	×	1.000	×	2本/m+2	=	4	
	②								
	N=	1	×	2.200	×	2本/m+2	=	8	
	③								
	N=	1	×	1.000	×	2本/m+2	=	4	
							Σ N =		32 本
3. 函渠本体	N=	片斜切	L=	995/	645		=	1.0	本
	N=	片斜切	L=	1062/	712		=	1.0	本
	N=	片斜切	L=	1067/	717		=	1.0	本
	N=	片斜切	L=	961/	614		=	1.0	本
4. 基面整正	①								
	A=	(下幅+側面長) × 延長							
	=	(2.500	+	1.000) ×	1.000	=	3.50
	②								
	A=	(2.500	+	1.000) ×	2.200	=	7.70
	③								
	A=	(2.500	+	1.000) ×	1.000	=	3.50
							Σ A =		14.70 m2

SM-B1600-L1000-H1200 箇所調書

[illegible]

①工区 (NO. 0+0.00~NO. 4+0.00)

[illegible]

撤去工数量計算書

舗装取壊工

名 称	計 算 式	数 量	単 位
舗装版切断 t≤15cm	L= NO.0+0.0 ~ NO.0+9.4	12.80	m
	L= NO.3+17.7	4.10	
	Σ L=	16.90	

名 称	計 算 式	数 量	単 位
舗装版取壊し t≤10cm	(t=5cm) A= NO.0+0.0 ~ NO.3+17.7		m2
		261.82	
殻運搬処理	V= 261.82 × 0.05	13.091	m3

構造物取壊工

名 称	計 算 式	数 量	単 位
RCB-B1500-H800	L= NO.0+0.0 ~ NO.0+13.0 (L)	13.00	m
	Σ L=	13.00	
(鉄筋コンクリート)	V= 13.00 × 0.686 (断面積)	8.92	m3
集水桧 B1800-L1500-H1200	N= NO.3+16.8 (L)	1	箇所
	Σ N=	1	
(無筋コンクリート)	V= 1.00 × 2.403 (体積)	2.40	m3
床版 B1000-L2800-H120	N= NO.2+0.0 (L)	2	箇所
	Σ N=	2	
(無筋コンクリート)	V= 2.00 × (1.000 × 2.800 × 0.120) (体積)	0.67	m3
転落防止柵	L= NO.0+0.0 (L)	2.30	m
	L= NO.0+13.0 (L)	2.50	
	Σ L=	4.80	
(質量)	m= 4.80 × 13.1 (kg/m) × 0.001	0.063	t

取壊・運搬処分数量計算書

取壊し殻運搬処理

(鉄筋コンクリート)

$$\Sigma V = 8.92 \qquad = \qquad 8.92 \text{ m}^3$$

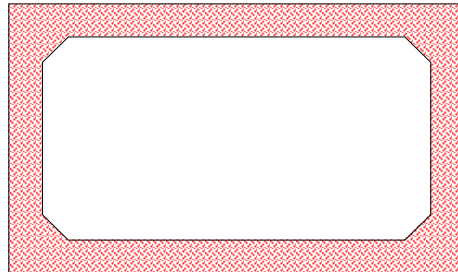
(無筋コンクリート)

$$\Sigma V = 2.40 \quad + \quad 0.67 \qquad = \qquad 3.07 \text{ m}^3$$

(防護柵)

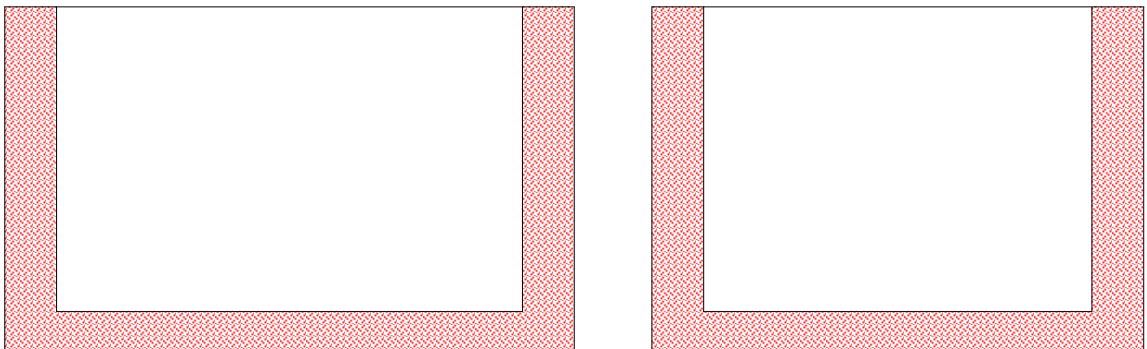
$$\Sigma m = 0.06 \qquad = \qquad 0.06 \text{ t}$$

RCB-B1500-H800



A=0.686m²

SM-B1800-L1500-H1200



V=2.403m³

舖 裝 工 集 計 表

①Ⅰ区 (NO. 0+0.00~NO. 4+0.00)

[illegible]

舗装工

数量計算書

車道舗装		
1. 表 層	再生密粒度アスファルト混合物 (20F) A= 車道舗装計算書より	= 300.00 m2
2. 路 盤	再生クラッシャーラン (RC-40)	
標準部	A1= 車道舗装計算書より	= 300.00
張出し部	A2= 0.36 × 77.70 平均幅 延長	= 27.97
		Σ A= 327.97 m2
歩道舗装		
1. 表 層	再生細粒度アスファルト混合物 (13) A= 車道舗装計算書より	= 49.90 m2
2. 路 盤	再生クラッシャーラン (RC-40) A= 車道舗装計算書より	= 49.90 m2

鋪 裝 工 計 算 書

[illegible]

舖 裝 工 集 計 表

②工区 (NO. 4+6. 10~NO. 22+2. 00)

[illegible]

舗装工

数量計算書(1/2)

車道舗装			
路盤	再生クラッシャーラン(RC-40)		
標準部	A1= 車道舗装計算書より	= 148.00	
張出し部	A2= 0.36 × 53.90	= 19.40	
	平均幅 延長		
		Σ A=	167.40 m2
歩道舗装			
路盤	再生クラッシャーラン(RC-40)		
	CAD求積より	A=	118.88 m2
	A= 13.40 + 33.82 + 71.66		

舗装工計算書

[illegible]

表 計 集 工 帯 付

[illegible]

歩車道境界ブロック 延 長 調 書
HB-F

番号	始 点	終 点	延 長	規 格	摘 要
L	NO. 0 + 13.00	NO. 3 + 17.50	51.30		
L	NO. 4 + 6.10	NO. 4 + 8.80	2.70		
L	NO. 4 + 18.80	NO. 5 + 16.30	14.00		
L	NO. 6 + 2.30	NO. 7	14.00		
合 計			82.00		

書 調 所 箇

番号	始点	終点	箇所	規格	摘要
L	NO. 0 + 13.00	NO. 3 + 14.50	4		
L	NO. 4 + 6.10	NO. 6 + 6.10	2		@40m
合 計			6		

防 護 柵 工 集 計 表

[illegible]

延 長 調 書

[illegible]

延 長 調 書

[illegible]

表 計 集 工 線 画 区

①工区 (NO. 0+0.00~NO. 4+0.00)

[illegible]

車道外側線 白色実線(W=15cm) 延長調書

番号	始 点	終 点	延 長	規 格	摘 要
L	NO. 0 + 13.00	NO. 3 + 18.00	66.70		
R	NO. 0 + 8.00	NO. 3 + 18.00	74.80		
合 計			141.50		

数 量 表（開削工）

工種	種別	細別・規格	数量	設計数量	単位	備考
小型マンホール工	レジン製 小型マンホール	内径300mm	1.0	1	箇所	
		マンホール深 2.5m以下	1.0	1	箇所	
取付管土工	管路掘削	機械掘削	61.1	60	m ³	
	管路埋戻	砕砂 基礎材	6.5	6	m ³	
	管路埋戻	再生砕石RC-40 埋戻材	46.7	50	m ³	
	発生土処理		61.1	60	m ³	
ます設置工	ます	ます径200mm	1.0	1	箇所	
取付管布設工	取付管	塩ビ管 φ 100mm	1.0	1	箇所	
		延長 (L) L < 3.0m	-	-	箇所	
		延長 (L) 3.0m ≤ L < 5.0m	-	-	箇所	
		延長 (L) 5.0m ≤ L < 12.0m	4.0	4	箇所	

レジンコンクリート 小 型 マ ン ホ ー ル 員 数 表

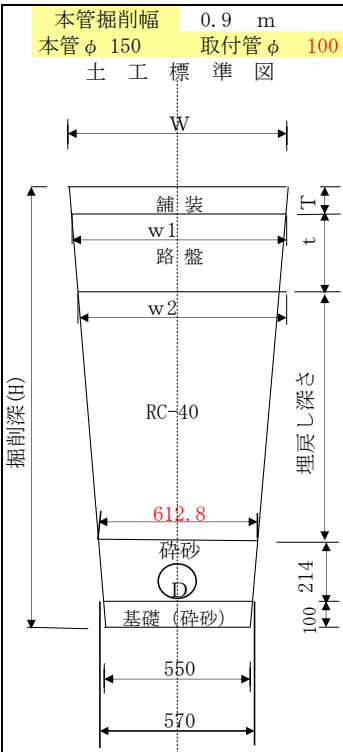
人 孔 番 号 NO	人 孔 深 m	マンホールブロック類													管接合 アダプター		備 考
		鉄 蓋 cm	ソケット リング cm	調整 リング cm	斜壁 cm	中 間 壁 cm								底 部 cm			
		13 組	個	5 個	20 個	10 個	15 個	30 個	40 個	50 個	60 個	90 個	37 個	7 個	φ 100 個	φ 200 個	
新設	2.157	1	4	1	1		1		1			1	1	1	4		

汚水枡および取付管 数量集計表

路線番号	取付戸数	取付総延長	掘削延長	土 工				碎石防護シート	備 考
				掘削土量	基礎材(砕砂)	埋戻し材(RC-40)	発生土処分		
	個	m	m	m ³	m ³	m ³	m ³	枚	
新田町谷地中線	4	25	38.5	61.1	6.5	46.7	61.1	2	(BH0.13m3)
合計	4	25.0	38.5	61.1	6.5	46.7	61.1	2	
設計数量	4	25	38	61	6	46	61	2	

取付管延長	新設路線		合計	汚水枡設置個数合計	
L<3.0m	0		0 箇所	0	箇所
3.0m≤L<5.0m	0		0 箇所	0	箇所
5.0m≤L<12.0m	4		4 箇所	1	箇所
合 計	4		4 箇所	1	箇所

汚 水 枋 取 付 管 計 算 書



取付管外径	D =	114	mm
掘削深	H =	2.20	m
掘削幅	W =	0.99	m

取付管延長	箇所数	単位
$L < 3.0\text{m}$		箇所
$3.0\text{m} \leq L < 5.0\text{m}$		箇所
$5.0\text{m} \leq L < 12.0\text{m}$	4	箇所
合 計	4	箇所

[illegible]

設計数量総括表

設計書名：利左衛門堀

							単 費
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	計算数量	設計数量	摘 要
排水構造物工				式	1	1	
	作業土工			式	1	1	
		床掘	小規模	m3	218.8	220	
		埋戻し	W<1.0m、発生土	m3	203.1	200	
		基面整正		m2	171.2	171	
		敷砂利	RC-40、t=10cm	m3	178.6	180	
		仮置運搬	現場→ヤト° 1km	m3	218.8	220	
		仮置運搬	ヤト°→現場 1km	m3	218.8	220	
	側溝工						
		プレキャストU型側溝	300A	m	116.0	116	
		自由勾配側溝	VS-B500-H800-L2000	m	40.0	40	
		自由勾配側溝	VS-B800-H1200-L2000	m	48.5	49	
		コンクリート蓋版	300用	枚	93.0	93	
		コンクリート蓋版	VS-B500用 L=1000 車道用	枚	18.0	18	
		グレーチング蓋	VS-B500用 L=1000 車道用 細目	枚	2.0	2	
		コンクリート蓋版	VS-B800用 L=1000 車道用	枚	22.0	22	
		グレーチング蓋	VS-B800用 L=1000 歩道用 並目	枚	2.0	2	
	集水柵工						
		プレキャスト集水柵	800×800×1800	基	1.0	1	

設計数量総括表

設計書名：利左衛門堀

[illegible]

工種数量集計表

設計書名：利左衛門堀

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
排水構造物工				式	1	
	作業土工			式	1	
		床掘	小規模	m3	218.8	
		埋戻し	W<1.0m、発生土	m3	203.1	
		基面整正		m2	171.2	
		敷砂利	RC-40, t=10cm	m3	178.6	
		仮置運搬	現場→ヤード 1km	m3	218.8	
		仮置運搬	ヤード→現場 1km	m3	218.8	
舗装工						
	アスファルト舗装					
		下層路盤	RC-40, t=30cm	m2	111.2	
防護柵工						
	車止めポスト工					
		車止めポスト	撤去・再設置	本	1.0	

土工数量計算表

名称：平均断面体積計算表

[illegible]

土工数量計算表

名 称：平均幅面積計算表

[illegible]

一般計算書

種 別：作業土工

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
掘削・床掘	作業土工数量計算書より	218.8 m3
基面整正	作業土工数量計算書より	171.2 m2
埋戻し W<1m	作業土工数量計算書より	203.1 m3
敷砂利	作業土工数量計算書より	178.6 m3
下層路盤 RC-40 t=25cm	作業土工数量計算書より	111.2 m3
車止めポスト 撤去・再設置		1.0 本

工種数量集計表

設計書名：利左衛門堀

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
排水構造物工				式	1	
	側溝工			式	1	
		プレキャストU型側溝	300A	m	116.0	
		自由勾配側溝	VS-B500-H800-L2000	m	40.0	
		自由勾配側溝	VS-B800-H1200-L2000	m	48.5	
		コンクリート蓋版	300用	枚	93.0	
		コンクリート蓋版	VS-B500用 L=1000 車道用	枚	18.0	
		グレーチング蓋	VS-B500用 L=1000 車道用 細目	枚	2.0	
		コンクリート蓋版	VS-B800用 L=1000 車道用	枚	22.0	
		グレーチング蓋	VS-B800用 L=1000 歩道用 並目	枚	2.0	
	集水桝工					
		プレキャスト集水桝	800×800×1800	基	1.0	

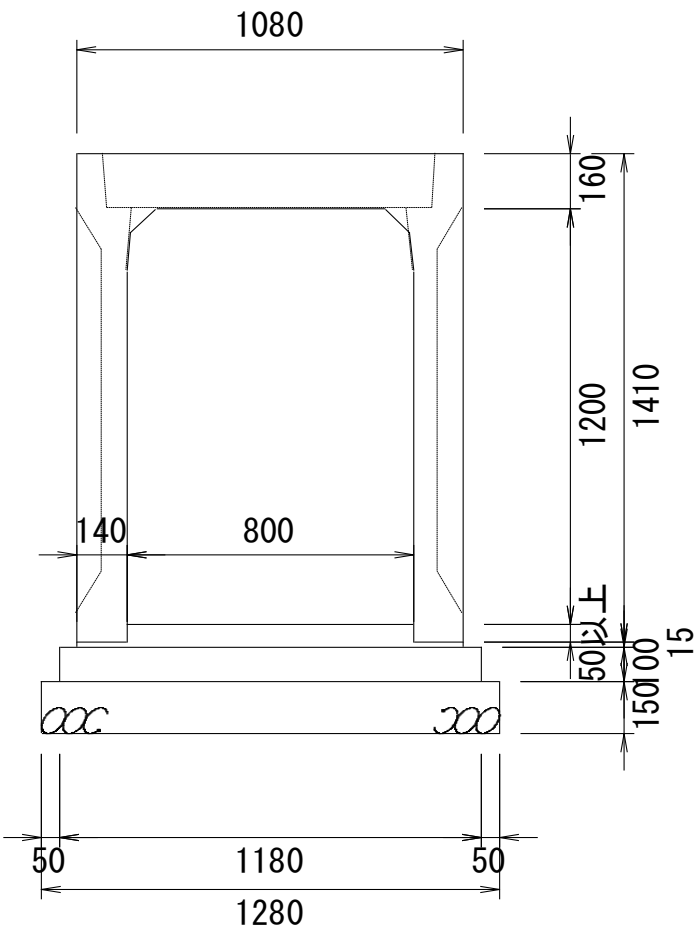
排水構造物工数量集計表

[illegible]

水路工数量計算書

種別：VS-B800×H1200
区分：VS-B800×H1200

10mあたり

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
共通計算頁		
基礎砕石 RC-40, t=15cm	$1.28 \times 0.15 \times 10.0 = 1.92$	1.92 m3
基礎コンクリート $\sigma_{ck} = 18\text{N/m}^2$	$1.18 \times 0.10 \times 10.0 = 1.18$	1.18 m3
勾配調整コンクリート $\sigma_{ck} = 18\text{N/mm}^2$	$0.80 \times (0.1 + 0.1) \times 1/2 \times 10.0 = 0.8$	0.80 m3
木杭打	製品 1 本 2 m あたり 2 本打ち込み $N = 5 \times 2 = 10$	10.0 本
自由勾配側溝 B800×H1200×L200	10	10.0 m

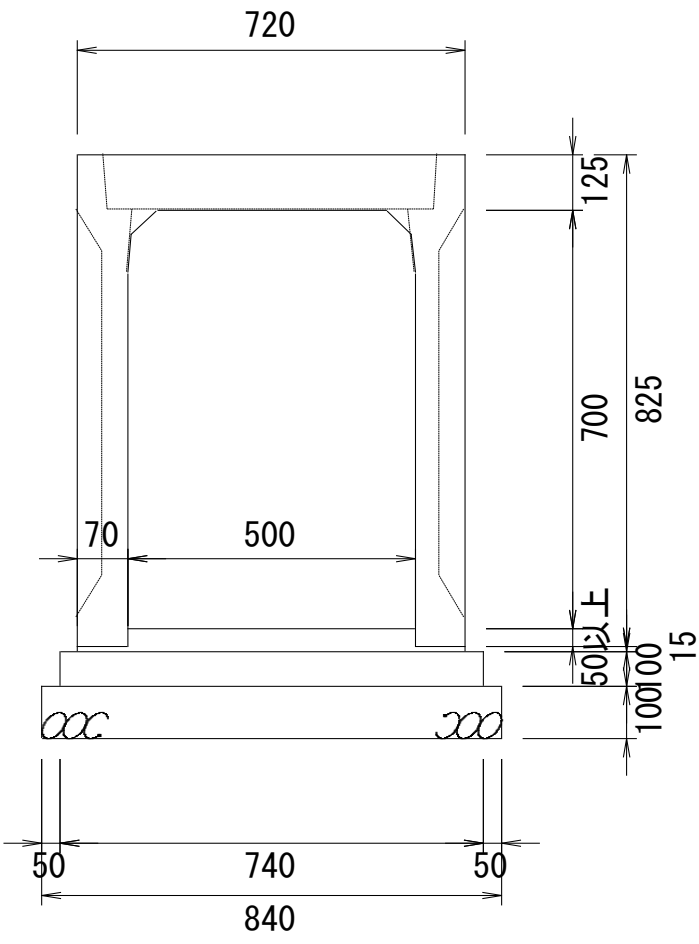
水路工数量計算書

種別：
区分：VS-B800×H1200

細別／規格	算 式 図	数 量
コンクリート蓋版 B800用, L=1000, 車道用 W=293kg/枚	$18.00 / 20.00 \times 48.5 / 2.00 = 22$	22 枚
グレーチング蓋版 B800用, L=1000, 歩道用 W=109kg/枚	$2.00 / 20.00 \times 48.5 / 2.00 = 2$	2 枚

水路工数量計算書

種別：VS-B500×H700
区分：VS-B500×H700

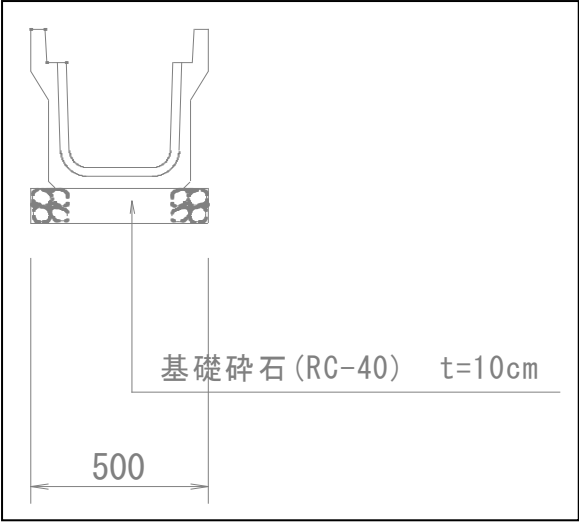
10mあたり		
細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
共通計算頁		
基礎砕石 RC-40, t=10cm	$0.74 \times 0.10 \times 10.0 = 0.74$	0.74 m3
基礎コンクリート $\sigma_{ck} = 18\text{N/mm}^2$	$0.84 \times 0.10 \times 10.0 = 0.84$	0.84 m3
勾配調整コンクリート $\sigma_{ck} = 18\text{N/mm}^2$	$0.5 \times (0.1 + 0.1) \times 1/2 \times 10.0 = 0.5$	0.50 m3
木杭打	製品 1 本 2 m あたり 2 本打ち込み $N = 5 \times 2 = 10$	10.0 本
自由勾配側溝 B500×H700×L2000	10	10.0 m

種 別：
区 分：VS-B500×H700

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
コンクリート蓋版 B500用，L=1000， 車道用	$18.00 / 20.00 \times 40.0 / 2.00 = 18$	18 枚
グレーチング蓋版 B500用，L=1000， 車道用	$2.00 / 20.00 \times 40.0 / 2.00 = 2$	2 枚

水路工数量計算書

種別：落蓋式U型側溝 300A

細別／規格		算式／図	10mあたり 数量
共通計算頁			
基礎碎石		$0.5 \times 0.10 \times 10.0 = 0.5$	
RC-40, t=10cm			0.50 m3
落蓋式U型側溝 300A		10	
			10.0 m

水路工数量計算書

種別：
区分：集水枋 800×800×1800

1 基あたり

[illegible]

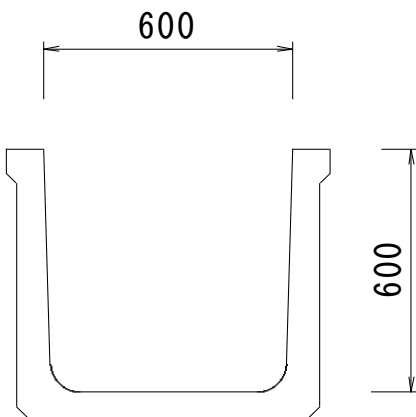
工種数量集計表

設計書名：利左衛門堀

[illegible]

一般計算書

種 別：構造物取壊し工

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
	 <p>取壊断面 $A=0.145\text{m}^2$</p>	
コンクリート取壊し	排水フリューム取壊しB600*H600	
鉄筋構造物	$V=48.5 \times 0.145 = 7.03$	7.0 m3
コンクリート運搬 ガラ処理	鉄筋コンクリート取壊しと同数量 $V=7.03\text{m}^3$	
有筋		7.0 m3