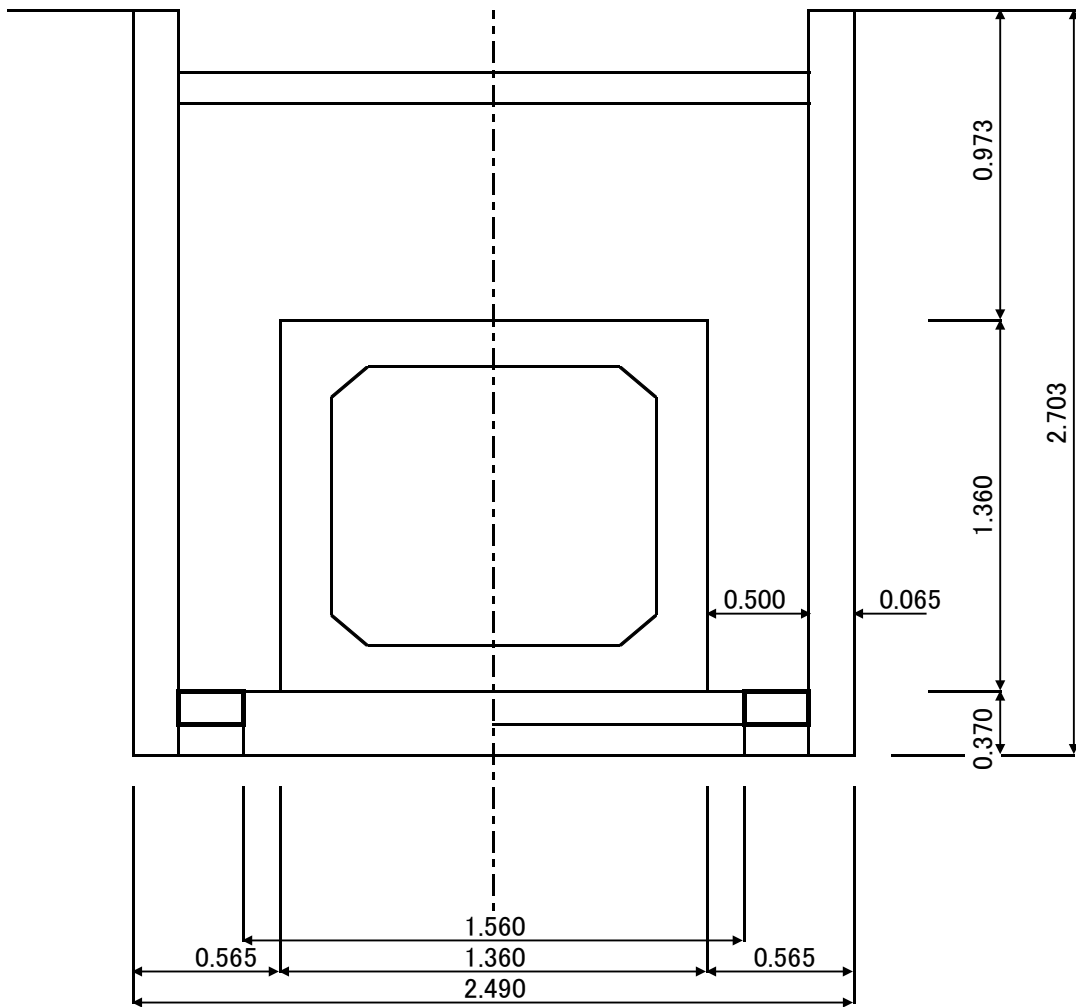


Box布設1100×1100mm
〈第1スパンL=142.000m〉

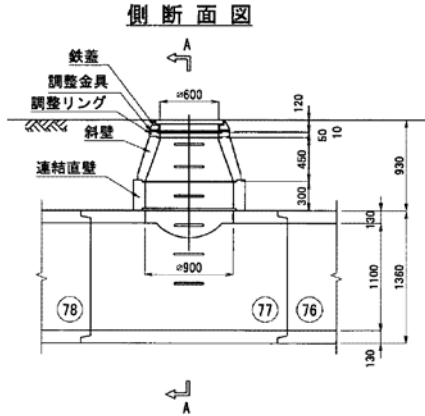
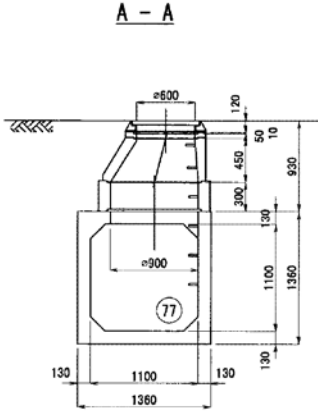
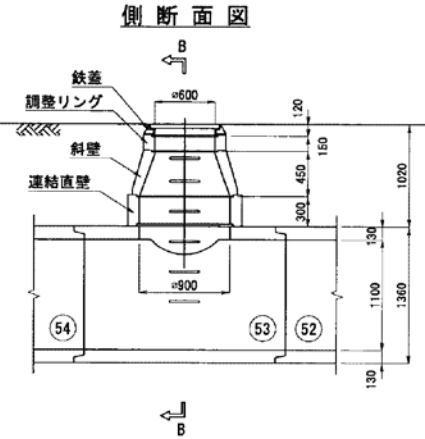
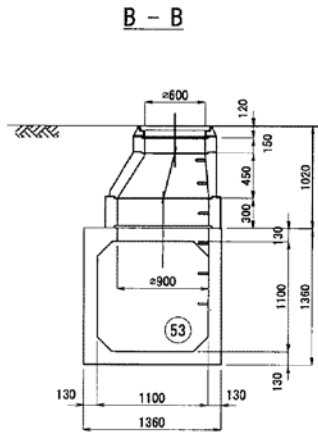
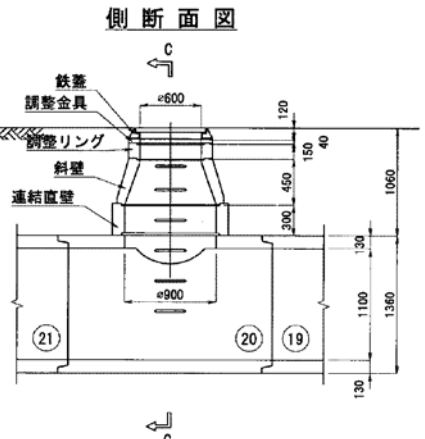
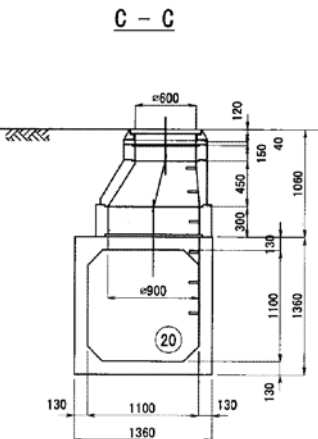


□1100mm × 1100布設工

路線延長		=	142.000 m
布設控除長		=	1.250 m
基礎控除長		=	1.500 m
平均土被り		=	0.973 m ²
掘削深		=	2.703 m
布設延長	142.00 - 1.250	=	140.750 m
掘削延長	142.00 - 1.500	=	140.500 m
基礎延長	142.00 - 1.500	=	140.500 m

項目	略図及び算式	数量
1. ボックス布設工 (□1100×1100×2000mm, 区分①0<B≤1.25m, 0≤H≤1.25m)		
1-1. ボックス路線延長		= 142.000 m
布設延長		= 140.750 m
掘削延長		= 140.500 m
1-2. ボックス個数	N= 1100×1100×2005 : 標準 (オス有メス有) = 37 個 N= 1100×1100×2005 : 標準頂版開口 (オス有メス有) = 1 個 N= 1100×1100×2005 : 標準人孔付 (オス有メス有) = 3 個 N= 1100×1100×1005 : 短尺 (オス無メス有) = 2 個 N= 1100×1100×1505 : 短尺 (オス有メス無) = 8 個 N= 1100×1100×1251 : 短尺 (オス無メス有) = 1 個 N= 1100×1100×1800 : 短尺 (オス無メス有) = 4 個 N= 1100×1100×1571 : 短尺 (オス有メス無) = 1 個 N= 1100×1100×1638 : 短尺 (オス有メス無) = 1 個 N= 1100×1100×1447 : 短尺 (オス無メス有) = 1 個 N= 1100×1100×1309 : 短尺 (オス無メス有) = 1 個 N= 1100×1100×1255 : 短尺 (オス無メス有) = 1 個 N= 1100×1100×1451 : 短尺 (オス無メス有) = 1 個 N= 1100×1100×1783 : 短尺 (オス有メス無) = 1 個 N= 1100×1100×1611 : 短尺 (オス有メス無) = 1 個 N= 1100×1100×1488 : 短尺 (オス無メス有) = 1 個 N= 1100×1100×1518 : 短尺 (オス無メス有) = 1 個 N= 1100×1100×853 : 短尺 (オス有メス無) = 1 個 N= 1100×1100×1122 : 斜切 (オス有メス無) = 1 個 N= 1100×1100×925 : 斜切 (オス有メス無) = 1 個 N= 1100×1762×1500 : 落差工 = 1 個 N= 1100×1600×1500 : 落差工 = 11 個 N= 1400×682 t=200妻壁 = 2 個 N= 1400×520 t=200妻壁 = 22 個 N= 1360×1360 t=200妻壁 = 1 個	
1-3. ボックス基礎工		
基礎延長		= 140.500 m
コンクリート	18N/mm ² t=10cm V= 1.560×0.150×140.500	= 32.88 m ³
型枠工	無筋 S= 140.500×0.150×2+1.560×0.150	= 42.38 m ²
碎石基礎	RC-40, t=0.20m S= 1.560×140.500	= 219.18 m ²
モルタル工	配合1:3t=0.02m V= 1.360×140.500×0.02	= 3.82 m ³

項目	略図及び算式	数量
2. 土工		
2-1. 掘削工	バックホウ掘削0.80m ³	
	$V = 2.490 \times 2.703 \times 140.500$	= 945.63 m ³
2-2. 埋戻し工 (発生土)		
掘削土	$V = 2.490 \times 2.703 \times 140.500$	= 945.63 m ³
控除ボックス	$V = 1.360 \times 1.360 \times 140.500$	= -259.87 m ³
控除基礎コンクリート	$V = 1.560 \times 140.500 \times 0.150$	= -32.88 m ³
控除基礎碎石	$V = 1.560 \times 140.500 \times 0.200$	= -43.84 m ³
控除モルタル	$V = 1.360 \times 140.500 \times 0.020$	= -3.82 m ³
妻壁	$V = 1.360 \times 0.200 \times 1.360$	= -0.37 m ³
		計 604.85 m ³
2-3. 土砂運搬工	埋戻土量/0.9	
埋戻土運搬工	$V = 604.85 \div 0.9$	= 672.06 m ³
残土運搬工	$V = 945.63$	= 945.63 m ³
2-4. 残土処理	$V = 945.63 - 672.06$	= 273.57 m ³
3. 山留工		
建込み土留工 (H=3.0)		= 140.500 m
面積S	$S = 3.0\text{m} \times 2\text{箇所} \times 140.500$	= 843.00 m ²
山留重量w	$w = 18.400 \div 30.0 \times 30.0$	= 18.40 t
捨て梁り材	生松丸太 $\phi 15\text{cm}$ L=2.0m	
片側N	$N = 140.500 \div 3.00$	= 46.8 47 箇所
両側N	$N = 47 \times 2$	= 94 箇所
L	$L = 0.400\text{m/本} \times 94\text{箇所}$	= 37.60 m
V	$V = 37.6 \times 0.15^2 \times 3.14/4$	= 0.7 m ³
鋼材重量	$W =$	= 18.40 t

項目	略図及び算式	数量
4. 人孔築造工	<p>No.3-1-1</p> <p>側断面図</p>  <p>A-A</p>  <p>No.3-1-2</p> <p>側断面図</p>  <p>B-B</p>  <p>No.3-2-1</p> <p>側断面図</p>  <p>C-C</p> 	

道路改良工事 数量計算書

町道142号線

土 量 集 計 表

単位:m3

掘 削	数 量	備 考	盛 土	数 量	備 考
土砂掘削	434.8		路床盛土		流用土
			路肩盛土	32.5	流用土
			埋戻し	53.2	流用土
掘削計	434.8		盛土計	85.7	

	掘削計		盛土計	変化率			
残土処理	434.8	-	85.7	/	0.9	=	339.6 m3
法面整形(切土)						=	56.2 m2
法面整形(盛土)						=	49.2 m2
基面整正						=	111.7 m2

法面整形工（盛土）面積計算書

No.1

測 点	距 離	法長 m ²	平均法長 m ²	面積 m ²	摘 要
R側 No.2+2.00	----	0.2	-----	-----	
18.00	16.00	1.1	0.65	10.4	
18.20	0.20	0.0	0.55	0.1	
小計①				10.5	
R側 No.4	----	0.3	-----	-----	
14.00	14.00	1.4	0.85	11.9	
小計②				11.9	
L側 IP.3~	----	0.0	-----	-----	
	8.00	2.2	1.10	8.8	
	0.50	0.0	1.10	0.6	
8.50	0.00	0.0	0.00	0.0	
	0.50	2.2	1.10	0.6	
	2.00	2.4	2.30	4.6	
	2.00	0.0	1.20	2.4	
小計③				17.0	
R側 IP.3~	----	0.0	-----	-----	
	6.10	1.8	0.90	5.5	
	0.50	0.0	0.90	0.5	
6.60	0.00	0.0	0.00	0.0	
	0.50	1.8	0.90	0.5	
	1.10	2.5	2.15	2.4	
	0.70	0.0	1.25	0.9	
小計④				9.8	
合計			合計	49.2 m ²	

基面整正 計算書

名 称	規格	基礎幅 又は 単体面積	延長 又は 個数	面積	備考
自由勾配側溝	400×600	0.78	135.4	105.6	
ボックスカルバート	300×300	0.64	5.2	3.3	
集水枳	G-B500-L500	0.80	2.0	1.6	
集水枳	G-B700-L700	1.20	1.0	1.2	
合計				111.7	m2

水路工数量計算書

種 別	算 式	数 量
自由勾配側溝 400×600	$L=109.0+26.4 = 135.4$	135.4m
自由勾配側溝 コンクリート蓋 W=400 L=500	$n = 107.0$	107枚
自由勾配側溝 グレーチング蓋 W=400 L=1000	$n = 14.0$	14枚
ボックスカルバート 300×300 T-25	$L = 5.2$	5.2m
集水樹1 500×500×600	$n = 1.0$	1箇所
集水樹1 グレーチング蓋 500×500 T-25	$n = 1.0$	1枚
集水樹2 500×500×900	$n = 1.0$	1箇所
集水樹1 グレーチング蓋 500×500 T-25	$n = 1.0$	1枚
集水樹3 700×700×900	$n = 1.0$	1箇所
集水樹1 グレーチング蓋 700×700 T-25	$n = 1.0$	1枚

種 別	算 式	数 量
集水桝 1 G2-B500-L500-H600	集水桝 1 (G2-B500-L500-H600) n = 1 箇所 --- 1 箇所当り --- ・コンクリート(18-8-25BB) $v 1 = 0.80 \times 0.80 \times 0.75 \times 1 = 0.48$ $- v 2 = 0.50 \times 0.50 \times 0.60 \times 1 = -0.15$ $- v 3 = 0.23 \times 0.30 \times 0.15 \times 1 (BF300) = -0.01$ $- v 4 = 0.44 \times 0.44 \times 0.15 \times 1 (PB-B300-H300) = -0.03$ $\Sigma V = 0.29 \text{ m}^3$ ・型枠 $a 1 = 0.80 \times 0.75 \times 2 \times 1 = 1.2$ $a 2 = 0.80 \times 0.75 \times 2 \times 1 = 1.2$ $a 3 = 0.50 \times 0.75 \times 2 \times 1 = 0.8$ $a 4 = 0.50 \times 0.75 \times 2 \times 1 = 0.8$ $- a 5 = 0.23 \times 0.30 \times 2 \times 1 (BF300) = -0.1$ $- a 6 = 0.44 \times 0.44 \times 2 \times 1 (PB-B300-H300) = -0.4$ $\Sigma A = 3.4 \text{ m}^2$ ・グレーチング蓋T-25(500×500用) n = 1 枚 ・基礎材(RC-40, t=15cm) $A = 0.90 \times 0.90 \times 1 = 0.8 \text{ m}^2$ ・平面整地 $A = 0.90 \times 0.90 \times 1 = 0.8 \text{ m}^2$	G2-B500-L500-H600 n= 1箇所 ---1箇所当り--- コンクリート V= 0.29 m ³ 型枠 A=3.4 m ² グレーチング蓋T-25 n=1枚 基礎材 A=0.8 m ² 平面整地 A=0.8 m ²

種 別	算 式	数 量
集水桝2 G2-B500-L500-H900	集水桝2 (G2-B500-L500-H900) n = 1 箇所 --- 1箇所当り --- ・コンクリート(18-8-25BB) $v 1 = 0.80 \times 0.80 \times 1.05 \times 1 = 0.67$ $- v 2 = 0.50 \times 0.50 \times 0.90 \times 1 = -0.23$ $- v 3 = 0.44 \times 0.44 \times 0.15 \times 1 (PB-B300-H300) = -0.03$ $- v 4 = 0.60 \times 0.40 \times 0.15 \times 1 (VS400*600) = -0.04$ $- v 5 = 0.60 \times 0.40 \times 0.15 \times 1 (VS400*600) = -0.04$ $\Sigma V = 0.35 \text{ m}^3$ ・型枠 $a 1 = 0.80 \times 1.05 \times 2 \times 1 = 1.7$ $a 2 = 0.80 \times 1.05 \times 2 \times 1 = 1.7$ $a 3 = 0.50 \times 1.05 \times 2 \times 1 = 1.1$ $a 4 = 0.50 \times 1.05 \times 2 \times 1 = 1.1$ $- a 5 = 0.44 \times 0.44 \times 2 \times 1 (PB-B300-H300) = -0.4$ $- a 6 = 0.60 \times 0.40 \times 2 \times 1 (VS400*600) = -0.5$ $- a 7 = 0.60 \times 0.40 \times 2 \times 1 (VS400*600) = -0.5$ $\Sigma A = 4.1 \text{ m}^2$ ・グレーチング蓋T-25(500×500用) $n = 1 \text{ 枚}$ ・基礎材(RC-40, t=15cm) $A = 0.90 \times 0.90 \times 1 = 0.8 \text{ m}^2$ ・平面整地 $A = 0.90 \times 0.90 \times 1 = 0.8 \text{ m}^2$	G2-B500-L500-H900 n= 1箇所 ---1箇所当り--- コンクリート V= 0.35 m3 型枠 A=4.1 m2 グレーチング蓋T-25 n=1枚 基礎材 A=0.8 m2 平面整地 A=0.8 m2

種 別	算 式	数 量
集水桝3 G2-B700-L700-H900	集水桝3 (G2-B700-L700-H900) n = 1 箇所 --- 1 箇所当り --- ・コンクリート(18-8-25BB) $v 1 = 1.00 \times 1.00 \times 1.05 \times 1 = 1.05$ $- v 2 = 0.70 \times 0.70 \times 0.90 \times 1 = -0.44$ $- v 3 = 0.60 \times 0.40 \times 0.15 \times 1 (VS400*600) = -0.04$ $- v 4 = 0.68 \times 0.70 \times 0.15 \times 1 (PB-B500-H500) = -0.07$ $\Sigma V = 0.50 \text{ m}^3$ ・型枠 $a 1 = 1.00 \times 1.05 \times 2 \times 1 = 2.1$ $a 2 = 1.00 \times 1.05 \times 2 \times 1 = 2.1$ $a 3 = 0.70 \times 1.05 \times 2 \times 1 = 1.5$ $a 4 = 0.70 \times 1.05 \times 2 \times 1 = 1.5$ $- a 5 = 0.60 \times 0.40 \times 2 \times 1 (VS400*600) = -0.5$ $- a 6 = 0.68 \times 0.70 \times 2 \times 1 (PB-B500-H500) = -1.0$ $\Sigma A = 5.7 \text{ m}^2$ ・グレーチング蓋T-25(700×700用) n = 1 枚 ・基礎材(RC-40, t=15cm) $A = 1.10 \times 1.10 \times 1 = 1.2 \text{ m}^2$ ・平面整地 $A = 1.10 \times 1.10 \times 1 = 1.2 \text{ m}^2$	G2-B700-L700-H900 n= 1箇所 ---1箇所当り--- コンクリート V= 0.50 m ³ 型枠 A=5.7 m ² グレーチング蓋T-25 n=1枚 基礎材 A=1.2 m ² 平面整地 A=1.2 m ²

撤去工

No.1

種 別	算 式	数 量	
舗装版切断 t=5cm	$L=7.7+6.0+9.6+4.6 = 27.9$	27.9m	
舗装版撤去工 t=5cm	$A=2.7(\text{平均}) \times 143.0 = 386.1$	386.1m ²	
舗装版処理 t=5cm	$V=386.1 \times 0.05 = 19.3$	19.3m ³	
コンクリート取壊し (二次製品)	① BF蓋500 N=6+3+4=13枚 $V=13 \times 0.05 = 0.65$		
	② BF-II 500 L=135.0m $V=135.0 \times 0.07 = 9.45$		
	③ BF蓋300 N=4枚 $V=4 \times 0.02 = 0.08$		
	④ BF-II 300 L=4.0m $V=4.0 \times 0.03 = 0.12$		
	⑤ 溝蓋 800*900*140 N=6枚 $V=0.80 \times 0.90 \times 0.14 \times 6.0 = 0.60$		
	溝蓋 780*1100*140 N=1枚 $V=0.78 \times 1.10 \times 0.14 \times 1.0 = 0.12$		
	溝蓋 750*560*100 N=1枚 $V=0.75 \times 0.56 \times 0.10 \times 1.0 = 0.04$		
	溝蓋 620*620*65 N=1枚 $V=0.62 \times 0.62 \times 0.065 \times 1.0 = 0.02$		
	計	11.08	11.1m ³

撤去工

No.2

種 別	算 式	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	① 積ブロック(250*400*350) N=10個 $V=0.25*0.4*0.35*10 = 0.35$	
	図① コンクリート平場張 t=20 $V=6.4*0.5*0.2 = 0.64$	
	図② コンクリート擁壁 $V=0.60*0.15*1.6 = 0.14$	
	図③ コンクリート擁壁 $V=1.20*0.20*1.3 = 0.31$	
	図④ コンクリート擁壁 $V=1.20*0.20*6.0 = 1.44$	
	図⑤ コンクリート擁壁 $V=0.50*0.15*4.7*2 = 0.71$	
	① 集水枳 B700-L700-H600 $V=1.00*1.00*0.75-0.70*0.70*0.60 = 0.46$	
		<hr/> 計 4.05