

令和 6 年度

第 2 工区公共下水道（東部幹線・新川地区）工事

数 量 計 算 書

令和 6 年 4 月

下松市上下水道局

下 水 道 課

数量総括表

本工事数量総括表

レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	単位	数量	摘要
管きよ工						
	作業土工	機械掘削工		m3	299	296.1+2.7
		機械投入埋戻工	埋戻B	m3	86	85.7+0.4
		機械投入埋戻工	埋戻C	m3	18	17.2+1
		残土処理	積込み、運搬 L=9.5km	m3	299	296.1+2.7
	铸铁管	铸铁管吊込み据付	(機械力) 呼び径：φ200mm 設置	m	777	777.3
		鋼管吊込み据付	(機械力) 呼び径：φ200mm 設置	m	1	1.0
		G X形継手接合	直管 P-LinkまたはG-Link接合無し 呼び径：φ200mm	口	154	154.0
			直管 P-Link接合 呼び径：φ200mm	口	4	4.0
			異形管 P-LinkまたはG-Link接合無し 呼び径：φ200mm	口	10	10.0
			異形管 G-Link接合 呼び径：φ200mm	口	5	5.0
		フランジ継手	呼び径：φ200mm 铸铁管JWWA 7.5K	口	24	24.0
			呼び径：φ75(80)mm 铸铁管JWWA 7.5K	口	2	2.0
		铸铁管切断・溝切 2工程(G X形)専用工	呼び径：φ200mm	口	9	9.0
		ポリエチレンスリーブ被覆	呼び径：φ200mm スリーブ長6.0m	m	773	772.7
		ダクタイル铸铁管資材費	呼び径：φ200mm	式	1	
	弁類	铸铁製仕切弁設置	(機械力) 呼び径：φ200mm 縦型 設置	基	1	1.0
		フランジ形偏心構造弁	呼び径：φ75mm	個	1	1.0
		フランジ蓋	φ75mm用	個	1	1.0
	埋設標識テープ	埋設標識シート	W150mm 2倍 水抜き穴無し ポリエチレンクロス	m	774	774.2
	砂基礎	砂基礎工	機械施工	m3	108	107.5+0.6

本工事数量総括表

レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	単位	数量	摘要
	軽量鋼矢板土留	軽量鋼矢板建込工	H=2.0m 両側分	m	2	2.0
		軽量鋼矢板引抜工	H=2.0m 両側分	m	2	2.0
		土留支保工設置	軽量金属支保工	m	2	
		土留支保工撤去	軽量金属支保工	m	2	
		軽量鋼矢板資機材賃料		式	1	
マンホール工						
	組立1号マンホール工	マンホール蓋	φ 600, T-25, 汚水用, 耐食 浮上防止付, かぎ付, 次世代型	組	1	1.0
		無収縮モルタル	25kg袋/4cm	cm	6	5.9
		調整リング	t=150mm	個	1	1.0
		頂版	レジンコンクリート製 H=120mm	個	1	1.0
		管取付壁	レジンコンクリート製 900×1200	個	1	1.0
		底版	レジンコンクリート製 H90mm	個	1	1.0
		底部工	基礎碎石0.88 インパートコンクリート0.17モルタル上塗り0.76	箇所	1	1.0
		マンホール据付工	1号(内径900mm) 深さ3m以下	箇所	1	1.0
		削孔代	0・1号マンホール 塩ビ管 φ 250mm用	箇所	1	1.0
		削孔代	レジン製1号マンホール ヒューム管 φ 300mm用	箇所	1	1.0
	組立2号マンホール工	マンホール蓋	φ 600, T-25, 汚水用 浮上防止付, かぎ付, 次世代型	組	2	2.0
	管理設備	無収縮モルタル	25kg袋/4cm	cm	9	9.0
		調整リング	t=150mm	個	1	1.0
		斜壁	φ 600-φ 1200-H300	個	2	2.0
		直壁	φ 1200-H600	個	2	2.0
		底版	H150mm	個	2	2.0
		基礎碎石	RC-40 t=200mm	m2	4	3.8

本工事数量総括表

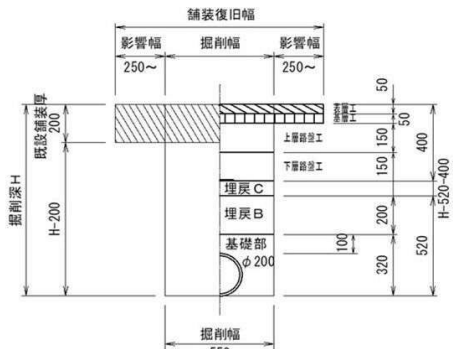
レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	単位	数量	摘要
		マンホール据付工	2号(内径1200mm) 深さ4m以下	箇所	2	
		削孔代	2号マンホール ヒューム管 φ300mm用	箇所	4	
	組立3号マンホール工	マンホール蓋	φ900-600親子, T-25, 汚水用 浮上防止付, かぎ付, 次世代型	組	1	1.0
	排水設備	無収縮モルタル	25kg袋/4cm	cm		
		調整リング	t=100mm	個	1	1.0
		斜壁	φ900-φ1500-H300	個	1	1.0
		直壁	φ1500-H900	個	1	1.0
		底版	H150mm	個	1	1.0
		基礎碎石	RC-40 t=200mm	m ²	3	2.8
		マンホール据付工	3号(内径1500mm) 深さ4m以下	箇所	1	
		削孔代	3号マンホール ヒューム管 φ300mm用	箇所	2	
付帯工						
	舗装撤去工	舗装版切断	As 15cm<t≤30cm	m	3132	3132.2
		〃	As t≤15cm	m	19	18.7
		舗装版切断排水 ・冷却排水処分費	As t=20cm, 切断延長 L=1800m	現場	1	
		〃	As t=20cm, 切断延長 L=1351m	現場	1	
		車道舗装 舗装版取壊し	As 15cm<t=40cm	m ²	1252	1252.2
		〃	As t≤15cm	m ²	28	27.6
	殻運搬処理	殻運搬	舗装版破碎 DID地区有, L=2.1km	m ³	189	188.5
		処分費	As殻(密粒・粗粒)	m ³	186	186.0
		処分費	As殻(細粒)	m ³	3	2.5

本工事数量総括表

レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	単位	数量	摘要
	道路復旧工	不陸整正	M-40 t= 10mm	m2	454	454.4
		下層路盤工	(歩道部) RC-40, t=150mm	m2	446	431.2+14.4
		下層路盤工	(歩道部) RC-30, t=100mm	m2	9	9.0
		上層路盤工	(歩道部) M-40, t=150mm	m2	431	431.2
		上層路盤工	(歩道部) M-40, t=100mm	m2	390	390.4
		基層工 (本復旧)	(車道部) 幅1.4m未満 再生粗粒度アスコン t=50mm	m2	823	823.3
		表層工 (本復旧)	(車道部) 幅1.4m未満 再生密粒度アスコン t=50mm	m2	823	823.3
		表層工 (仮復旧)	(車道部) 幅1.4m未満 再生粗粒度アスコン t=50mm	m2	432	431.5
		表層工 (本復旧)	(歩道部) 幅1.4m未満 再生細粒度アスコン t=30mm	m2	9	9.0
		表層工 (本復旧)	(歩道乗入部) 幅1.4m未満 再生細粒度アスコン t=50mm	m2	14	14.4
		表層工 (仮復旧)	(歩道部) 幅1.4m未満 再生粗粒度アスコン t=30mm	m2	9	9.0
	区画線工	区画線工	W=15cm, 白色, 実線	m	63	62.6
		〃	W=45cm, 白色, 実線	m	24	23.7
		〃	W=15cm, 黄色, 実線	m	4	3.8
道路付属物 工	立入防止柵	フェンス設置工	フェンスH1500, H1900, 門扉3000 土間コンクリート	箇所	1	1.0
仮設工	交通管理工	交通誘導警備員	交通誘導警備員B	人・日	416	416.0

§ 1. 土 工

種 別	算 式					数 量
1) . 本設土工 土工	【DCIP-GX φ 200】					
掘削 舗装撤去厚控除	掘削幅 (m)	上流掘削深 (m)	下流掘削深 (m)	延長 (m)	掘削土量 & 発生土量 (m ³)	
	0.550 * ((0.920 +	0.820) ÷ 2 - 0.200) *	5.90 =	2.174
	0.550 * ((0.900 +	0.920) ÷ 2 - 0.200) *	95.57 =	37.320
	0.550 * ((0.870 +	0.900) ÷ 2 - 0.200) *	1.76 =	0.663
	0.550 * ((0.960 +	0.870) ÷ 2 - 0.200) *	103.53 =	40.713
	0.550 * ((0.960 +	0.960) ÷ 2 - 0.200) *	1.59 =	0.665
	0.550 * ((0.820 +	0.960) ÷ 2 - 0.200) *	45.00 =	17.078
	0.550 * ((0.820 +	0.820) ÷ 2 - 0.200) *	40.45 =	13.793
	0.550 * ((0.900 +	0.820) ÷ 2 - 0.200) *	3.45 =	1.252
	0.550 * ((0.910 +	0.900) ÷ 2 - 0.200) *	10.51 =	4.075
	0.550 * ((0.820 +	0.910) ÷ 2 - 0.200) *	15.06 =	5.508
	0.550 * ((0.820 +	0.820) ÷ 2 - 0.200) *	68.41 =	23.328
	0.550 * ((1.000 +	0.820) ÷ 2 - 0.200) *	41.59 =	16.241
	0.550 * ((0.930 +	1.000) ÷ 2 - 0.200) *	100.00 =	42.075
	0.550 * ((0.940 +	0.930) ÷ 2 - 0.200) *	63.41 =	25.633
	0.550 * ((0.820 +	0.940) ÷ 2 - 0.200) *	101.59 =	37.995
	0.550 * ((0.820 +	0.820) ÷ 2 - 0.200) *	20.00 =	6.820
	0.550 * ((0.820 +	0.820) ÷ 2 - 0.200) *	20.00 =	6.820
	0.550 * ((0.820 +	0.820) ÷ 2 - 0.200) *	34.10 =	11.628
	0.550 * ((0.820 +	0.820) ÷ 2 - 0.200) *	6.82 =	2.326
				計	778.74	296.1 m ³
基礎部 (機械) 砂	掘削幅 (m)	高さ (m)	管外形 (m)	延長 (m)		
	(0.550 * (0.32 - (0.220	^2 * π / 4)) *	778.74 =	107.5 m ³
埋戻B (機械) 良質土および購入土 (粒径20mm以下)	掘削幅 (m)	高さ (m)	延長 (m)			
	(0.550 * (0.20) *	778.74	=	85.7 m ³	
埋戻C (機械) 購入土 (CBR12以下)	埋戻土量 (m ³)	基礎部 (m ³)	埋戻B (m ³)			
	210.40 -	107.50 -	85.70	=	17.2 m ³	
埋戻土量 舗装復旧厚控除	掘削幅 (m)	上流掘削深 (m)	下流掘削深 (m)	延長 (m)	埋戻土量 (m ³)	
	0.550 * ((0.920 +	0.820) ÷ 2 - 0.400) *	5.90 =	1.525
	0.550 * ((0.900 +	0.920) ÷ 2 - 0.400) *	95.57 =	26.807
	0.550 * ((0.870 +	0.900) ÷ 2 - 0.400) *	1.76 =	0.469
	0.550 * ((0.960 +	0.870) ÷ 2 - 0.400) *	103.53 =	29.325
	0.550 * ((0.960 +	0.960) ÷ 2 - 0.400) *	1.59 =	0.490
	0.550 * ((0.820 +	0.960) ÷ 2 - 0.400) *	45.00 =	12.128
	0.550 * ((0.820 +	0.820) ÷ 2 - 0.400) *	40.45 =	9.344
	0.550 * ((0.900 +	0.820) ÷ 2 - 0.400) *	3.45 =	0.873
	0.550 * ((0.910 +	0.900) ÷ 2 - 0.400) *	10.51 =	2.919
	0.550 * ((0.820 +	0.910) ÷ 2 - 0.400) *	15.06 =	3.852
	0.550 * ((0.820 +	0.820) ÷ 2 - 0.400) *	68.41 =	15.803
	0.550 * ((1.000 +	0.820) ÷ 2 - 0.400) *	41.59 =	11.666
	0.550 * ((0.930 +	1.000) ÷ 2 - 0.400) *	100.00 =	31.075
	0.550 * ((0.940 +	0.930) ÷ 2 - 0.400) *	63.41 =	18.658
	0.550 * ((0.820 +	0.940) ÷ 2 - 0.400) *	101.59 =	26.820
	0.550 * ((0.820 +	0.820) ÷ 2 - 0.400) *	20.00 =	4.620
	0.550 * ((0.820 +	0.820) ÷ 2 - 0.400) *	20.00 =	4.620
	0.550 * ((0.820 +	0.820) ÷ 2 - 0.400) *	34.10 =	7.877
	0.550 * ((0.820 +	0.820) ÷ 2 - 0.400) *	6.82 =	1.575
						210.4 m ³



§ 2. 材 料

排水工集計表 (5)

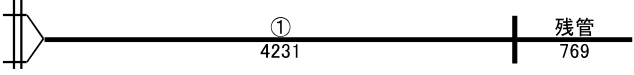
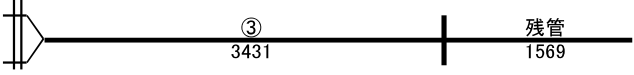


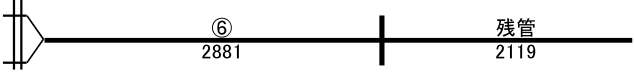
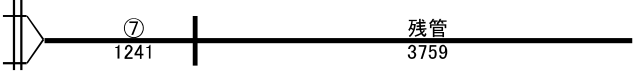
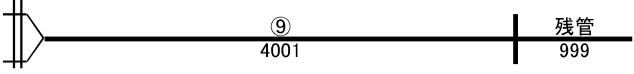
種 別	細 別	単 位	数 量	備 考
材料				
GX形ダクタイル鋳鉄管	φ 200×5.0m S種	本	154	
GX形 45° 曲管	φ 200	個	7	
GX形 45° 両受曲管	φ 200	個	1	
GX形 11° 1/4曲管	φ 200	個	1	
GX形 短管1号	φ 200 7.5K	個	5	
GX形 短管2号	φ 200 7.5K	個	4	
ゴム製可とう管	φ 200 偏心量100mm 7.5K	個	7	
DCIP両フランジ管	φ 200×700L 形式2 7.5K	個	5	
DCIP両フランジ管	φ 200×700L GF-GF 7.5K	個	1	
DCIP両フランジ管	φ 200×400L GF-GF 7.5K	個	2	
鋼板製フランジアダプタ	φ 200 形式2 7.5K	個	3	
GX形 ライナ	φ 200	個	9	
GX形 G-Link	φ 200	個	5	
GX形 P-Link	φ 200	個	4	
SUS三フランジT字管	φ 200×75 形式2 7.5K	個	1	
絶縁フランジ接合部品	φ 200 GF 7.5K	個	2	
絶縁フランジ接合部品	φ 75 GF 7.5K	個	1	
フランジ形偏心構造弁	φ 75	個	1	
フランジ蓋	φ 75	個	1	
ポリエチレンスリーブ	φ 200 DIP用	枚	170	
固定用ゴムバンド	φ 200 DIP用	組	1,422	
管明示シート	幅150 シングル	m	774	
管明示テープ	幅30 年号入り	m	0	
管理設備室 (2号MH)	φ 1200 H=0.813m, 0.932m	組	2	
	人孔鉄蓋600 T-25	組	2	
	調整リング 600-50	個	0	
	調整リング 600-150	個	1	
	斜壁 600-1200-300	個	2	
	直壁 1200-600	個	2	
	底版 150	個	2	
	無収縮モルタル	cm	9	
	削孔工 DCIP φ 200	箇所	4	
	基礎碎石RC-40 t=200	m ²	4	
排出設備室 (3号MH)	φ 1500 H=0.956m	組	1	
	親子蓋 φ 900-600 T-25	組	1	
	調整リング 900-100	個	1	
	斜壁 900-1500-300	個	1	
	直壁 1500-900	個	1	
	削孔工 DCIP φ 200	箇所	2	
	基礎碎石RC-40 t=200	m ²	3	

種 別	形状寸法	算 式	数 量
本設材料 GX形ダクタイル鋳鉄管	φ200×5.0m S種 エポキシ粉体塗装	N= 48+53+46+7 IP. 1～IP. 5 : 9+20+19= 48 IP. 5～IP. 11 : 20+8+12+3+2+8= 53 IP. 11～No. 1 : 6+4+4+20+12= 46 直管 L=5.00m N= 147 切管 L=5.00m N= 7 【切管】 甲切管 ① 4,231 m 甲切管 ③ 3,431 m 甲切管 ④ 1,241 m 甲切管 ⑤ 1,241 m 甲切管 ⑥ 2,881 m 甲切管 ⑦ 1,241 m 甲切管 ⑨ 4,001 m 乙切管 ② 1,280 m 乙切管 ⑧ 1,520 m	154 本
GX形 45° 曲管	φ 200	N= 7	7 個
GX形 45° 両受曲管	φ 200	N= 1	1 個
GX形 11° 1/4曲管	φ 200	N= 1	1 個
GX形 短管1号	φ 200 7.5K	N= 5	5 個
GX形 短管2号	φ 200 7.5K	N= 4	4 個
ゴム製可とう管	φ 200 偏心量100mm 7.5K	N= 7	7 個
DCIP両フランジ管	φ 200×700L 形式2 7.5K	N= 5	5 個
DCIP両フランジ管	φ 200×700L GF-GF 7.5K	N= 1	1 個
DCIP両フランジ管	φ 200×400L GF-GF 7.5K	N= 2	2 個
鋼板製フランジアダプタ	φ 200 形式2 7.5K	N= 3	3 個
GX形 ライナ	φ 200	N= 9	9 個
GX形 G-Link	φ 200	N= 5	5 個
GX形 P-Link	φ 200	N= 4	4 個
SUS三フランジT字管	φ 200×75 形式2 7.5K	N= 1	1 個
絶縁フランジ接合部品	φ 200 GF 7.5K	N= 2	2 個
絶縁フランジ接合部品	φ 75 GF 7.5K	N= 1	1 個
フランジ形偏心構造弁	φ 75	N= 1	1 個
フランジ蓋	φ 75	N= 1	1 個

種 別	形状寸法	算 式	数 量	
ポリエチレンスリーブ	φ 200 DIP用	$L = \{6.00 \times (1 + 0.1) / 5.00\} \times 772.700 / 6.00$	170 枚	
固定用ゴムバンド	φ 200 DIP用	$L = \{4 \times (1 + 0.3) + (5.00 - 1.00)\} / 5.00 \times 772.700$	1,422 組	
管明示シート	幅150 シングル	$L = 774.2$	774.2 m	
管明示テープ	幅30 年号入り	$L =$	0.0 m	
管理設備室	φ 1200 H=0.813m, 0.932m	$N = 2$	2 組	
	人孔鉄蓋600 T-25	$N = 2$	2 組	
	調整リング 600-50	$N = 0$	0 個	
	調整リング 600-150	$N = 1$	1 個	
	斜壁 600-1200-300	$N = 2$	2 個	
	直壁 1200-600	$N = 2$	2 個	
	底版 150	$N = 2$	2 個	
	無収縮モルタル	$N = 9.0$	9.0 cm	
	削孔工 DCIP φ 200	$N = 4$	4 箇所	
	基礎碎石RC-40 t=200	$A = \pi / 4 \times 1.55^2 \times 2$	3.78 m ²	
	排出設備室	φ 1500 H=0.956m	$N = 1$	1 組
		親子蓋 φ 900-600 T-25	$N = 1$	1 組
		調整リング 900-100	$N = 1$	1 個
		斜壁 900-1500-300	$N = 1$	1 個
直壁 1500-900		$N = 1$	1 個	
削孔工 DCIP φ 200		$N = 2$	2 箇所	
基礎碎石RC-40 t=200		$A = \pi / 4 \times 1.90^2 \times 2$	2.84 m ²	

切管明細図

管種・管径 : ダクタイル鋳鉄管(GX形・s種管)φ200×5000L

管番号	切管図	合計	残管	切断
1		4,231	769	1
2		3,431	1,569	1
3		2,761	2,239	2
4		2,521	2,479	2
5		2,881	2,119	1
6		1,241	3,759	1
7		4,001	999	1
合計	GXDIP φ200(s種管)..... 7 本	21,067	13,933	9

§ 3. 勞 務

種 別	形状寸法	算 式	数 量
本設労務			
鋳鉄管布設工	吊込み据付 φ 200	$L= 780.24-0.2 \times 2-(0.2+0.4)-1.5-(0.98 \div 2)$	777.25 m
鋼管布設工	吊込み据付 φ 200	$L= 0.2 \times 2+(0.2+0.4)$	1.0 m
GX形継手工 直管	φ 200	N= 154	154 口
	φ 200 P-Link	N= 4	4 口
GX形継手工 異形管	φ 200	N= 10	10 口
	φ 200 G-Link	N= 5	5 口
フランジ継手工	φ 200 7.5K	N= 1+7+7+7+2	24 口
	φ 75 7.5K	N= 2	2 口
鋳鉄管切断工	GX φ 200	N= 9	9 口
ポリエチレンスリーブ被覆工		$L= 777.25-1.4 \times 2-1.75$	772.7 m
管明示シート工		$L= 777.25-1.4 \times 2-1.75+2.0-(0.98 \div 2)$	774.2 m
管明示テープ工	鋳鉄管 貼付手間 φ 200mm	L=	m
管理設備室据付工	φ 1200 H=0.813m	N= 1	1 箇所
	φ 1200 H=0.932m	N= 1	1 箇所
偏心構造弁設置工	φ 75	N= 1	1 箇所
排出設備室据付工	φ 1500 H=0.956m	N= 1	1 箇所
	円形 1号 φ 900mm H=0.220m 頂版(S) H=300 基礎ブロック(B) H=900	N= 1	1 箇所
		N= 1	1 箇所
		N= 1	1 箇所

§ 4. 管きょ工 (VU ϕ 250mm)

種 別	算 式	数 量
1) . 管きよ工		
管布設工		
VU φ 250		
布設延長	$L = 2.000$	$= 2.000 \text{ m}$
管渠延長	$L = 2 - (0.90 \div 2)$	$= 1.550 \text{ m}$
VU φ 250 L=4.00m/本	$N = (2 - (0.90 \div 2)) / 4$	$= 1.0 \text{ 本}$
管路土工		
VU φ 250 本設		
土工延長	$L = 2.000$	$= 2.000 \text{ m}$
平均掘削深	$H = 1/2 * (1.57 + 1.54)$	$= 1.555 \text{ m}$
掘削幅	$B = 1.000$	$= 1.000 \text{ m}$
機械掘削	$A = 1.000 * (1.555 - 0.200)$ $V = 1.355 * 2.000$	$= 1.355 \text{ m}^2$ $= 2.710 \text{ m}^3$
基礎部 (機械) 砂	$A = 1.000 * 0.367 - 1/4 * 3.14 * 0.267^2$ $V = 0.311 * 2.000$	$= 0.311 \text{ m}^2$ $= 0.622 \text{ m}^3$
埋戻B (機械) 購入土 (粒径20mm以下)	$A = 1.000 * 0.200$ $V = 0.200 * 2.000$	$= 0.200 \text{ m}^2$ $= 0.400 \text{ m}^3$
埋戻C (機械) 購入土 (CBR12以下)	$A = 1.000 * (1.555 - 0.667 - 0.400)$ $V = 0.478 * 2.000$	$= 0.478 \text{ m}^2$ $= 0.956 \text{ m}^3$
発生土処理	$V = 2.710$	$= 2.710 \text{ m}^3$
管基礎工		
砂基礎 t=10cm	$L = 1.550$ $V = 1.550 * 0.100$	$= 1.550 \text{ m}$ $= 0.156 \text{ m}^3$
管路土留工		
軽量鋼矢板 たて込み・引抜 H=2.0m	$L = 2.00$	$= 2.000 \text{ m}$
軽量金属支保工 1段	$L = 2.00$	$= 2.000 \text{ m}$

§ 5. マンホール工

種 別	算 式	数 量
底部工(1箇所当)		
砕石基礎工 RC-40 t=20cm	$A = 1/4 \times 3.14 \times (0.9 + 0.08 \times 2)^2$	= 0.882 m ²
敷モルタル 配合 (1 : 3)	$V = 1/4 \times 3.14 \times (0.9 + 0.08 \times 2)^2 \times 0.03$	= 0.026 m ³
インバート工	No1-1	
	インバート高 管中心から底版までの高さ H= 0.305	
インバート型枠	$A = 3.14 \times 0.25 \div 2 \times 0.9$	= 0.353 m ²
インバートコンクリート	$V = 1/4 \times 3.14 \times (0.900)^2 \times 0.305 - (1/4 \times 3.14 \times (0.25)^2) \div 2 \times 0.900$	= 0.172 m ³
モルタル上塗工 配合 (1 : 2)	$A = 1/4 \times 3.14 \times (0.900)^2 + (3.14 \times 0.25 \div 2 - 0.250) \times 0.900$	= 0.764 m ²

§6. 付 帯 工

費目 管路	工種 付帯工				【夜間施工】
数量総括表					
種別	細別	種目	規格	単位	数量
舗装撤去工				式	1
	舗装版切断工		As=30cm以下	m	3132.2
			As=15cm以下	m	18.70
	舗装版破碎工		As=40cm以下	m ²	1252.2
			As=15cm以下	m ²	27.6
	路盤すき取り工			m ³	0.00
	Asガラ処理	Asガラ運搬工		m ³	188.5
		Asガラ処理費	密粒・粗粒	m ³	186.0
		Asガラ処理費	細粒	m ³	2.5
	発生土処理	発生土運搬工		m ³	0.0
		発生土受入費		m ³	0.0
舗装復旧工				式	1
	不陸整正工	粒調碎石(M-40)	t=1cm	m ²	454.4
県道・車道部	下層路盤工	再生CR(RC-40)	t=15cm	m ²	431.2
県道・歩道部	路盤工	再生CR(RC-30)	t=10cm	m ²	9.0
県道・乗入部	路盤工	再生CR(RC-40)	t=15cm	m ²	14.4
県道・車道部	上層路盤工	粒調碎石(M-40)	t=15cm	m ²	431.2
県道・車道部	上層路盤工	粒調碎石(M-40)	t=10cm	m ²	390.4
県道・車道部	表層工(仮復旧)	再生粗粒As20	t=5cm	m ²	431.5
県道・車道部	基層工(本復旧)	再生粗粒As20	t=5cm	m ²	823.3
県道・車道部	表層工(本復旧)	再生密粒As13	t=5cm	m ²	823.3
県道・歩道部	表層工(本復旧)	再生細粒As13	t=3cm	m ²	9.0
県道・乗入部	表層工(本復旧)	再生細粒As13	t=5cm	m ²	14.4
県道・歩道部	表層工(仮復旧)	再生粗粒As20	t=3cm	m ²	9.0
区画線工				式	1
	白色		幅15cm	m	62.6
	白色		幅45cm	m	23.7
	黄色		幅15cm	m	3.8

種別

【夜間施工】

舗装撤去工

数量計算書(1)

細別 種目	計 算 式	単位	数 量
フェンス復旧工			
舗装切断工			
As t=20以下		m	9.20
ブロック復旧時	$2.40 \times 2 + 0.40 \times 4 = 6.40$ m		
〃	$0.60 \times 2 + 0.40 \times 4 = 2.80$ m		
	計 = 9.20 m		
As t=10以下		m	18.70
フェンス復旧時	$7.60 \times 1 + 0.30 \times 2 = 8.20$ m		
歩道内復旧時	$2.20 + 2.30 + 6.00 = 10.50$ m		
	計 = 18.70 m		
舗装版破碎工		m ²	28.8
フェンス復旧時	$7.60 \times 0.30 = 2.28$ m ²		(歩道部)
歩車道境界ブロック復旧時	$2.40 \times 0.40 = 0.96$ m ²		(歩道部)
〃	$0.60 \times 0.40 = 0.24$ m ²		〃
〃	$2.40 \times 0.40 = 0.96$ m ²		(車道部)
〃	$0.60 \times 0.40 = 0.24$ m ²		〃
舗装本復旧時	$(14.40 + 7.60 + 1.40 + 0.48 + 0.24) = 24.12$ m ²		
	計 = 28.80 m ²		
Asガラ処理		m ³	2.8
Asガラ運搬工	$(2.28 + 0.96 + 0.24) \times 0.10 + (2.28 + 0.96 + 0.24) \times 0.03 + (14.40 + 7.60 + 1.40 - 2.28 - 0.48 - 0.24) \times 0.10 = 2.49$ m ³		歩道部
	$(0.96 + 0.24) \times 0.20 + (0.96 + 0.24) \times 0.05 = 0.30$ m ³		車道部
Asガラ処分費			
密粒・粗粒	$= 0.30$ m ³	m ³	0.3
細粒	$= 2.49$ m ³	m ³	2.5

種別

【夜間施工】

舗装復旧工

計 算 書 (2)

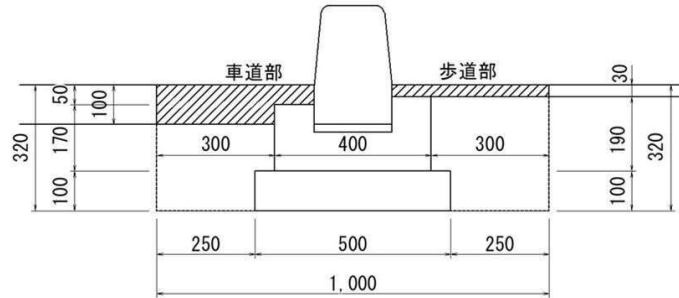
細別 種目	計 算 式	単位	数 量
フェンス復旧工			
不陸整正工	粒調碎石(M-40) t = 1 cm		
	24.12	m ²	24.12
下層路盤工(県道・車道)	再生CR(RC-40) t = 15 cm		
	2.40 × 0.30 + 0.60 × 0.30 = 0.90 m ²	m ²	0.90
上層路盤工(県道・車道)	粒調碎石(M-40) t = 15 cm		
	0.90 = 0.90 m ²	m ²	0.90
上層路盤工(県道・車道)	粒調碎石(M-40) t = 10 cm		
	0.00	m ²	0.00
路盤工(県道・歩道)	再生CR(RC-30) t = 10 cm		
	7.60 + 1.40 = 9.00 m ²	m ²	9.00
路盤工(県道・乗入)	再生CR(RC-40) t = 15 cm		
	14.40 = 14.40 m ²	m ²	14.40
表層工(仮復旧)(県道・車道)	再生密粒As13 t = 5 cm		
	2.40 × 0.40 + 0.60 × 0.40 = 1.20 m ²	m ²	1.20
表層工(仮復旧)(県道・歩道)	再生細粒As13 t = 3 cm		
	9.00 = 9.00 m ²	m ²	9.00
< 本復旧工 >			
基層工 (県道・車道)	再生密粒As13 t = 5 cm		
	2.90 × 0.65 + 1.10 × 0.65 = 2.60 m ²	m ²	2.60
表層工 (県道・車道)	再生粗粒As20 t = 5 cm		
	2.60 = 2.60 m ²	m ²	2.60
表層工 (県道・歩道)	再生細粒As13 t = 3 cm		
	9.00 = 9.00 m ²	m ²	9.00
表層工 (県道・乗入)	再生細粒As13 t = 5 cm		
	14.40 = 14.40 m ²	m ²	14.40

種別

【夜間施工】

歩車道境界ブロック復旧工

数量計算書(1)



10 m 当り

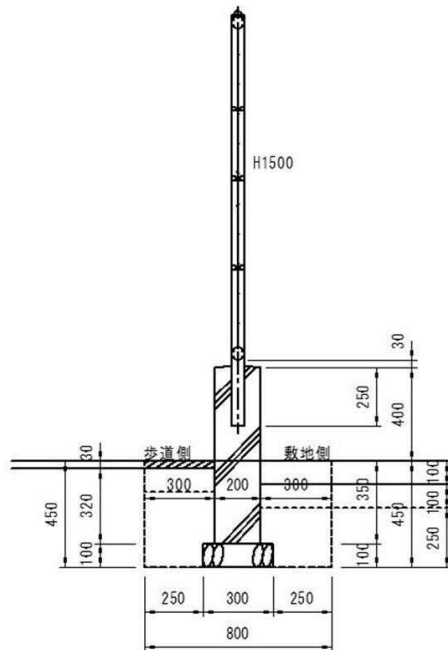
細別 種目	計 算 式	単 位	数 量
床掘	$(1.00 \times 0.32 - 0.70 \times 0.20 - 0.30 \times 0.10 - 0.02 \times 0.40) \times 10.00 = 1.42 \text{ m}^3$	m^3	1.42
埋戻	$(1.00 \times 0.32 - 0.75 \times 0.32 - 0.30 \times 0.09 - \quad \times \quad - \quad \times \quad) \times 10.00 = 0.53 \text{ m}^3$	m^3	0.53
発生土処理			
発生土運搬工	$1.42 - (0.53 \div 0.9) = 0.83 \text{ m}^3$	m^3	0.83
発生土受入費		m^3	
歩車道境界ブロック据付	10.00	m	10.00
基礎砕石 t=100mm,RC-40	$0.50 \times 10.00 = 5.00 \text{ m}^2$	m^2	5.00
コンクリート 小型 18-8-40	$(0.40 \times 0.19 - 0.10 \times 0.02 - 0.20 \times 0.09) \times 10.00 = 0.56 \text{ m}^3$	m^3	0.56
型枠 小型	$(0.17 + 0.19) \times 10.00 = 3.60 \text{ m}^2$	m^2	3.60
敷モルタル 1:3	$0.20 \times 0.02 \times 10.00 = 0.04 \text{ m}^3$	m^3	0.04

種別

【夜間施工】

フェンス復旧工

数量計算書(1)



10 m当り

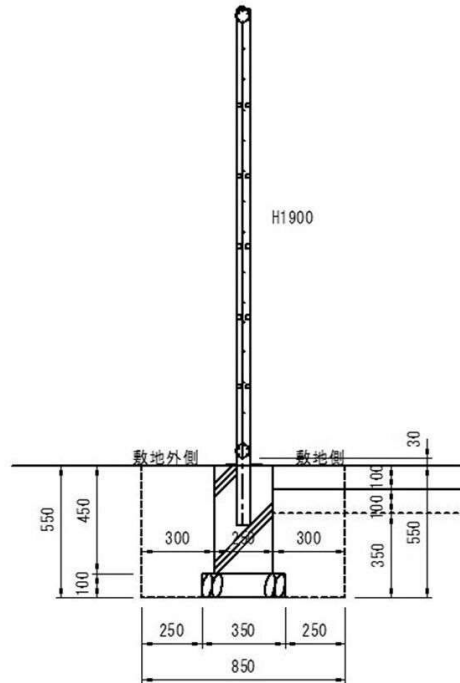
細別 種目	計 算 式	単 位	数 量
床掘	$(0.80 \times 0.45 - 0.30 \times 0.03)$ $\times 10.00$	m^3	3.51
埋戻	$(0.80 \times 0.45 - 0.30 \times 0.10 - 0.20 \times 0.35$ $- 0.30 \times 0.18 - 0.30 \times 0.20) \times 10.00$	m^3	1.46
発生土処理			
発生土運搬工	$3.51 - (1.46 \div 0.9)$	m^3	1.89
発生土受入費		m^3	
基礎碎石 t=100mm,RC-40	$(0.30 +) \times 10.00$	m^2	3.00
コンクリート 小型 18-8-20	$0.20 \times 0.75 \times 10.00$	m^3	1.50
型枠 小型	$(0.75 + 0.75) \times 10.00$	m^2	15.00

種別

【夜間施工】

フェンス復旧工

数量計算書(1)



1 箇所当り

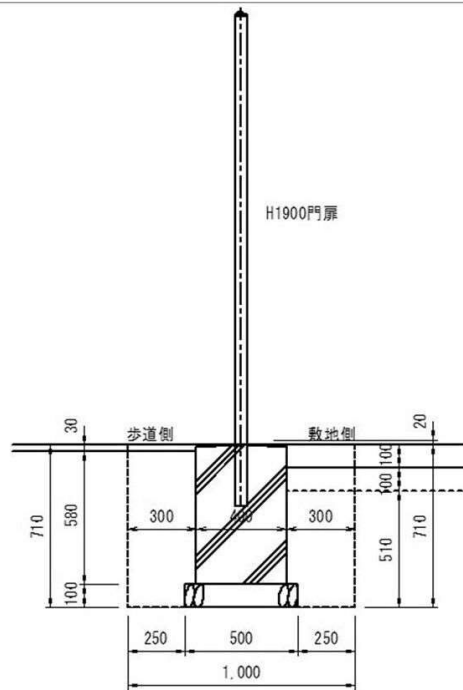
細別 種目	計 算 式	単位	数 量
床掘	$(0.85 \times 0.55 - 0.35 \times 0.10 - 0.25 \times 0.45 - 0.30 \times 0.20) \times 0.85$	m^3	0.40
埋戻	$(0.85 \times 0.55 - 0.35 \times 0.10 - 0.25 \times 0.45 - 0.30 \times 0.20) \times 0.85$	m^3	0.22
発生土処理			
発生土運搬工	$0.40 - (0.22 \div 0.9)$	m^3	0.16
発生土受入費		m^3	
基礎碎石 t=100mm,RC-40	0.35×0.35	m^2	0.12
基礎ブロック □250×450	1.00	個	1.00

種別

【夜間施工】

門扉設置工

数量計算書(1)



1 組当り

細別 種目	計 算 式	単位	数 量
床掘	$(1.00 \times 0.71 - 0.30 \times 0.03)$ $\times 1.00 \times 2 = 1.40 \text{ m}^3$	m^3	1.40
埋戻	$(1.00 \times 0.71 - 0.50 \times 0.10 - 0.40 \times 0.61$ $- 0.30 \times 0.18 - 0.30 \times 0.20) \times 1.00 \times 2$ $= 0.60 \text{ m}^3$	m^3	0.60
発生土処理			
発生土運搬工	$1.40 - (0.60 \div 0.9) = 0.73 \text{ m}^3$	m^3	0.73
発生土受入費		m^3	
門扉設置 H=1.9m W=3.00m	1	組	1
基礎碎石 t=100mm,RC-40	$0.50 \times 0.50 \times 2 = 0.50 \text{ m}^2$	m^2	0.50
基礎ブロック □400×600	2.00	個	2.00