

数 量 総 括 表						
工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
準 備 工						
	除 草 工	機 械 除 草 (肩 掛 式)	集草	m2	200	計画平面図より 208.64
		木くず(草)処分	(有)リフレッシュ阿南 運搬距離L=11.5km以下	t	1	※100m2辺り0.5tで概算
		立木伐採撤去	胸高直径19cm 樹高5m程度	本	3	
		伐 木	単位体積重量 0.5t/m3	t	0.2	0.095×0.095×3.14×5×0.5×3
		伐 木 根		t	0.4	
		伐 木 処 分	(有)リフレッシュ阿南 運搬距離L=11.5km以下	t	0.6	
土 工						
	盛 土 工	盛土(購入土)	RC-40	m3	20	(本線)(暗渠部)(調整工) 12 + 2.7 + 0.4
	掘 削 工	土 石 掘 削		m3	30	(本線) 27.5
	作 業 土 工	土 石 床 掘		m3	40	(右)(暗渠部)(調整工) 36 + 3.6 + 0.4
		埋戻(発生土)		m3	20	(右) 15.5
	残 土 処 理 工	残 土	(株)ヒロックス	m3	50	(掘削+床掘)-(埋戻) (27.5+36+3.6+0.4)-(15.5)
		土 砂 等 運 搬	運搬距離L=19.0km以下	m3	50	
構造物 撤 去 工						
	構 造 物 取 壊 し	コンクリート取壊	鉄筋	m3	0.3	(既存柵) 0.15×2
		コンクリート殻 運搬・殻処分	鉄筋	m3	0.3	
		舗装版切断工	アスファルトカッター t=40mm	m	3	舗装面積算出図より 3.0
		舗装版破碎工	t=40mm	m2	120	舗装面積算出図より 117.4
		アスファルト殻 運搬・殻処分		m3	5	舗装面積算出図より 117.4×0.04÷4.70

数 量 総 括 表						
工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
水 路 工	U 型 水 路					L=38.15m
		コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	m ³	8	
		型 枠	小型構造物	m ²	85	
		基礎砕石	RC-40 t=150mm	m ²	31	
		目 地 材	瀝青繊維質 t=10mm	m ²	0.8	
		側 溝 蓋	C-2	枚	77	
	暗 渠 排 水					④～⑤ L=5.3m
		重 圧 管	φ200	本	3	
		敷モルタル	1 : 3	m ³	0.02	
		基礎コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	m ³	0.2	
		基礎コン型枠	均しコンクリート	m ²	0.9	
		基礎砕石	RC-40 t=150mm	m ²	2	
	集 水 枳					
		集 水 枳		基	2	
		コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	m ³	0.4	1基当り 0.2×2
		型 枠	無筋構造物	m ²	4	2.1×2
		埋 設 型 枠	KCフォーム同等品 W=300用 390×1000×6	枚	1	0.5×2
		基礎砕石	RC-40 t=150mm	m ²	1	0.7×2
		鉄 筋	D13 SD345	kg	6	3×2
		鋼製グレーチング	110° 開閉脱着式 普通目 300×400用 T-25 すべり止め型	枚	2	1×2

路線名：市道南筋畚線

3 / 3

[illegible]

土 積 計 算 書

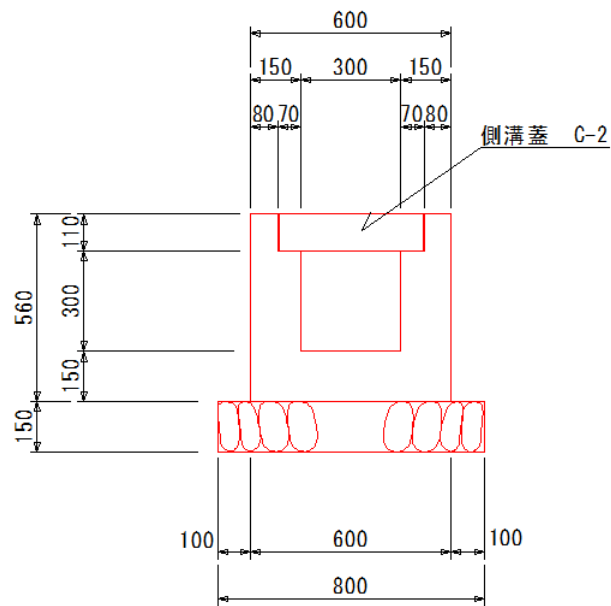
工事名：市道南筋畛線道路改良工事

路線名：市道南筋畛線

1 / 1

測 点	点 間 距 離	平 均 距 離	盛 土 (購)			土 石 掘 削			土 石 床 掘 (右)			埋 戻 (発) (右)					
			断面	平均	数量	断面	平均	数量	断面	平均	数量	断面	平均	数量	断面	平均	数量
NO. 4			0.3			0.7			0.9			0.3					
NO. 4 +10.000	10.0		0.3	0.30	3.0	0.6	0.65	6.5	0.9	0.90	9.0	0.4	0.35	3.5			
NO. 5	10.0		0.3	0.30	3.0	0.6	0.60	6.0	0.9	0.90	9.0	0.4	0.40	4.0			
NO. 5 +10.000	10.0		0.3	0.30	3.0	0.9	0.75	7.5	0.9	0.90	9.0	0.4	0.40	4.0			
NO. 6	10.0		0.3	0.30	3.0	0.6	0.75	7.5	0.9	0.90	9.0	0.4	0.40	4.0			
小 計	40.0				12.0			27.5			36.0			15.5			
計	40.0m				12m3			28m3			36m3			16m3			

U 型 水 路 数 量 計 算 書



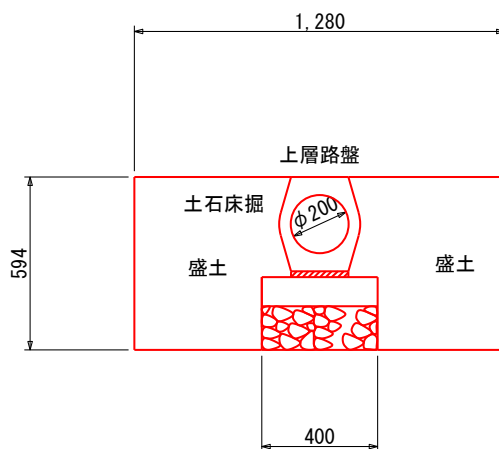
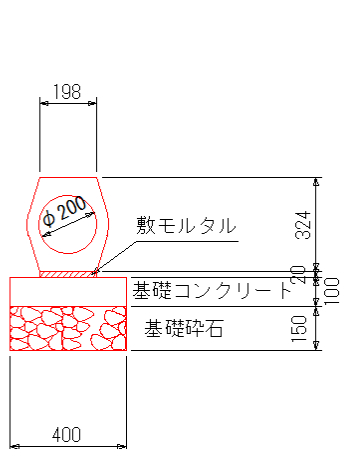
10.0m当り

名 称	数 量
コンクリート	1.98 m3
型 枠	22.40 m2
基礎碎石	8.00 m2
目地材	0.20 m2
側溝蓋	20 枚

18.62+19.53=38.15

U 型 水 路 数 量 計 算 書			L=38.15m
名 称	規 格	算 式	
コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$0.600 \times 0.560 - (0.440 \times 0.110 + 0.300 \times 0.300)$	
		$\times 38.15 = 7.53844$	$\approx 8 \text{ m}^3$
型 枠	小型構造物	$(0.560 \times 4) \times 38.15 = 85.456$	$\approx 85 \text{ m}^2$
基礎碎石	RC-40 t=150mm	$0.800 \times 38.15 = 30.52$	$\approx 31 \text{ m}^2$
目 地 材	瀝青繊維質t=10mm	$38.15 \div 10.0 \times 0.20 = 0.763$	$\approx 0.8 \text{ m}^2$
側 溝 蓋	C-2	$38.15 \div 0.50 = 76.3$	$\approx 77 \text{ 枚}$

暗 渠 排 水 数 量 計 算 書

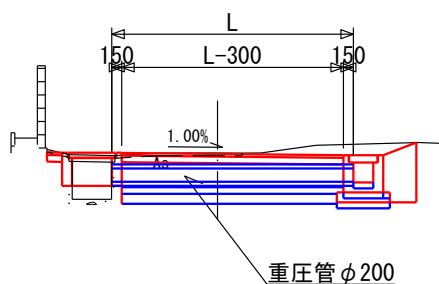


1.0m当り

名 称	数 量
盛 土	0.58 m3
土石床掘	0.76 m3

10.0m当り

名 称	数 量
重圧管 φ200	5 本
敷モルタル	0.040 m3
基礎コンクリート	0.400 m3
基礎コン型枠	2.00 m2
基礎砕石	4.00 m2



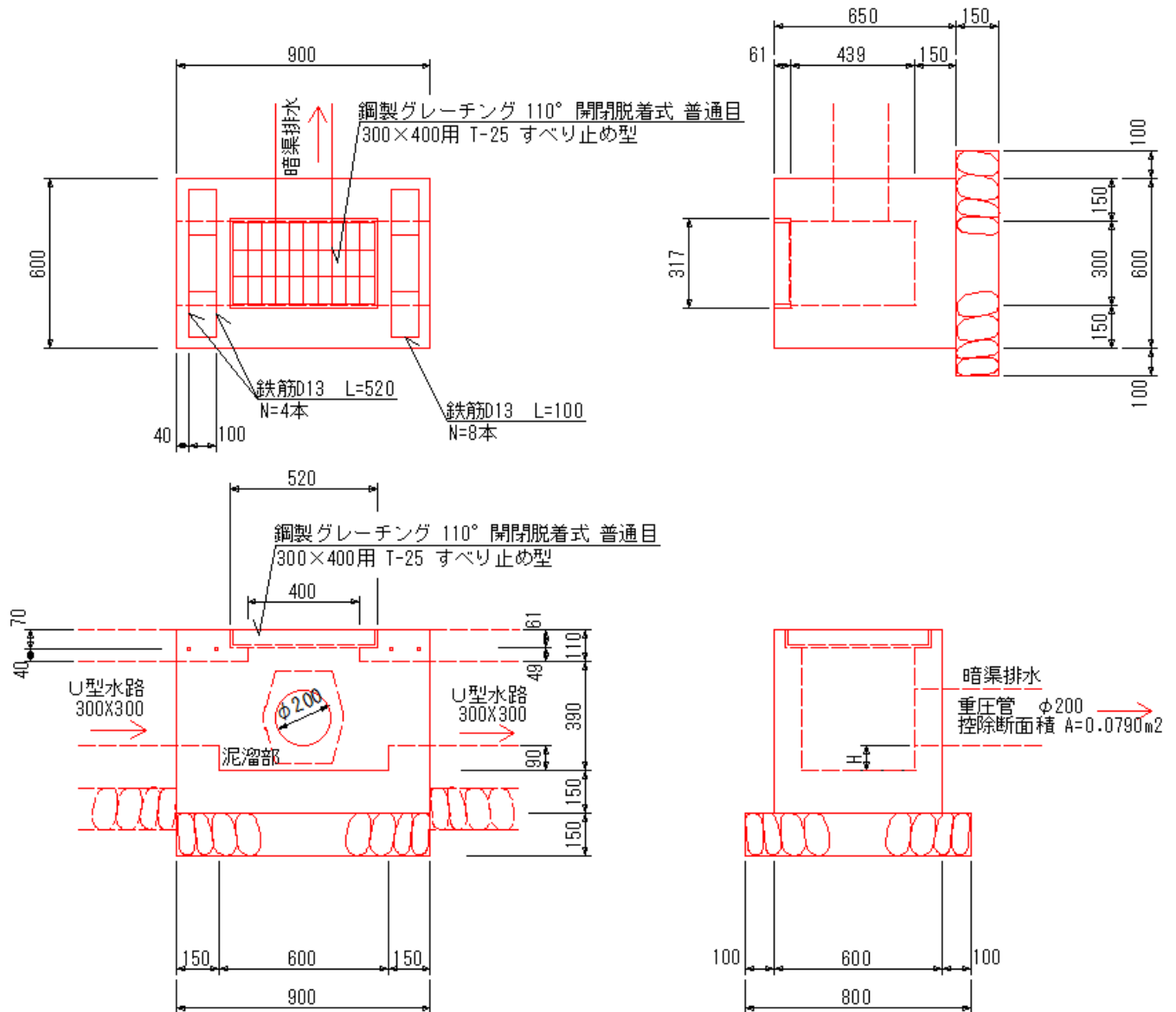
重圧管延長 ④ ～ ⑤ $2.7 + 2.6 = 5.3\text{m}$

重圧管設置延長 ④ ～ ⑤ $2.4 + 2.3 = 4.7\text{m}$

※水路側壁内へ差し込む延長を控除する 1箇所当り $0.15 \times 2 = 0.30\text{m}$

暗 渠 排 水 数 量 計 算 書			L=5.3m
名 称	規 格	算 式	数 量
重圧管	φ 200	$5.3 \div 2 = 2.65$	≒ 3 本
敷モルタル	1:3	$0.200 \times 0.020 \times 4.7 = 0.0188$	≒ 0.02 m3
基礎コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$0.400 \times 0.100 \times 4.7 = 0.188$	≒ 0.2 m3
基礎コン型枠	均しコンクリート	$0.100 \times 2 \times 4.7 = 0.94$	≒ 0.9 m2
基礎砕石	RC-40 t=150mm	$0.400 \times 4.7 = 1.88$	≒ 2 m2
盛 土	RC-40	$0.58 \times 4.7 = 2.726$	≒ 3 m3
土石床掘		$0.76 \times 4.7 = 3.572$	≒ 4 m3

集水桝 数量計算書



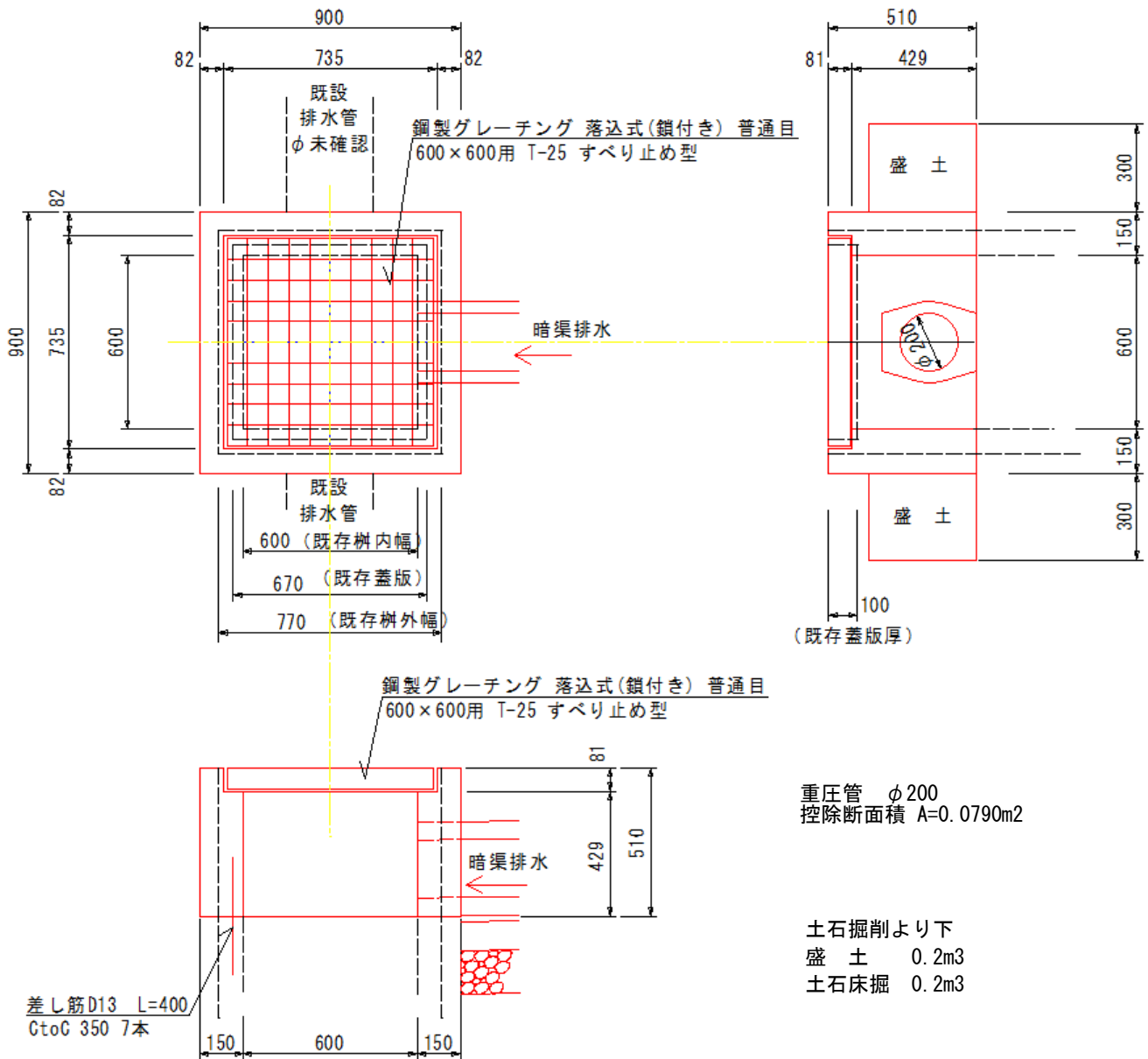
※ 施工区間に2基計画する。

集 水 枳 工 数量計算書

[illegible]

既存集水桝調整 数量計算書

既存桝穴寸法を0.6×0.6と仮定する。



※測量時桝内部の状況が確認できない為、施工時に桝敷深さの確認を行い暗渠工を設置する事。
 施工時既設排水管の取壊しに注意する事。
 暗渠排水の勾配は既存桝側へ流れるように水平以下とする。
 (H=510は仮高さ)

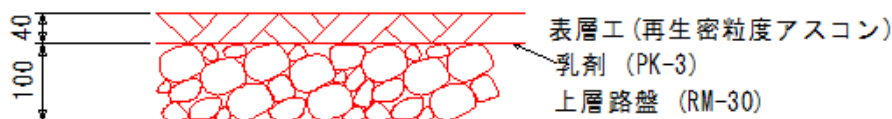
※ 施工区間内に2基計画する。

既存集水桝調整 数量計算書

1基当り

名 称	規 格	算 式	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$(0.900 \times 0.900 \times 0.510) - (0.735 \times 0.735 \times$	
		$0.081 + 0.600 \times 0.600 \times 0.429 + 0.079 \times 0.15)$	
		$= 0.203051775$	$\div 0.2 \text{ m}^3$
型 枠	小型構造物	$(0.900 \times 4 \times 0.510) + (0.600 \times 4 \times 0.429) -$	
		0.079×2	
		$= 2.7076$	$\div 2.7 \text{ m}^2$
差し筋	D13 L=0.4m	$0.995 \times 0.400 \times 7 = 2.786$	$\div 3 \text{ kg}$
削 孔	$\phi 13\text{mm}$ L=0.2m	7本 $7 \times 1 = 7$	$= 7 \text{ 孔}$
鋼製グレーチング	落込式(鎖付き) 普通目		$= 1 \text{ 枚}$
	600×600用 T-25 すべり止め型		
既存集水桝取壊し			
蓋部 + 桝上部	鉄筋コンクリート	$0.770 \times 0.770 \times 0.510 - 0.600 \times 0.600 \times 0.410$	
		$= 0.154779$	$\div 0.15 \text{ m}^3$
盛 土	延長は0.9mで計算	$0.2 \times 0.900 = 0.18$	$\div 0.2 \text{ m}^3$
土石床堀	延長は0.9mで計算	$0.2 \times 0.900 = 0.18$	$\div 0.2 \text{ m}^3$
			2 基 分
コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	$0.2 \times 2 = 0.4$	$= 0.4 \text{ m}^3$
型 枠	小型構造物	$2.7 \times 2 = 5.4$	$\div 5 \text{ m}^2$
差し筋	D13 L=0.4m	$3 \times 2 = 6.0$	$= 6 \text{ kg}$
削 孔	$\phi 13\text{mm}$ L=0.2m	$7 \times 2 = 14$	$\div 14 \text{ 孔}$
鋼製グレーチング	落込式(鎖付き) 普通目	$1 \times 2 = 2$	$= 2 \text{ 枚}$
	600×600用 T-25 すべり止め型		
既存集水桝取壊し	鉄筋コンクリート	$0.15 \times 2 = 0.3$	$= 0.3 \text{ m}^3$
盛 土	RC-40	$0.2 \times 2 = 0.4$	$\div 0.4 \text{ m}^3$
土石床堀		$0.2 \times 2 = 0.4$	$\div 0.4 \text{ m}^3$

アスファルト舗装工 数量計算書



アスファルト舗装工 数量計算書				L=40.00m	
名 称	規 格	算 式	数 量		
表層工	再生密粒度アスコン	t=40mm 舗装面積算出図より 139.4	≒ 139	m ²	
上層路盤	RM-30	t=100mm 舗装面積算出図より 139.4	≒ 139	m ²	
舗装版破碎工	アスファルト	t=40mm 舗装版破碎面積算出図より 117.4	≒ 120	m ²	
アスファルト殻処理	2.35t/m ³	117.4×0.04=4.70	≒ 5	m ³	
舗装版切断工	アスファルト	t=40mm 舗装版破碎面積算出図より 3.0	≒ 3	m	