

令和 8 年度
涌公下雨第 1 号
江合川右岸第3排水区 雨水排水路整備工事

涌谷町字田町裏 地内

数 量 計 算 書

(参 考 数 量)

涌 谷 町 上 下 水 道 課

排水路改修工事 数量総括表

(1/2)

施工延長 L= 40.2 m

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
1. 土 工	(1) 掘 削	C		m ³	328	
	(2) 盛 土	B1		m ³	34	
	(3) 埋 戻	B2		m ³	152	
	(4) 盛土法面仕上	BL1		m ²	44	県道側
	(5) 盛土法面仕上	BL2		m ²	41	民地側
	(6) 基面整正	KL		m ²	170	
	(7) 残土処理	$V=C-(B1+B2)/0.9$		m ³	120	
2. 排水路工						
2-1. 作業土工	≪本線にて計上≫					
2-2. L 形水路工						
	(1) L 形水路-B3000×H1600 (2種)			m	29.2	
	(2) 敷モルタル	1:3		m ³	2.07	
	(3) 均しコンクリート	18N/mm ²		m ³	11.0	
	(4) 均し型枠	均し用		m ²	5.8	
	(5) 基礎碎石	RC-40, t=30cm		m ²	115.6	
	(6) 現場打コンクリート	21N/mm ²		m ³	7.9	
	(7) 現場打コン型枠	小型構造物		m ²	1.6	
	(8) 鉄 筋	D13 (SD295A)		kg	873.1	
	(9) フィルター材	RC-40		m ³	5.3	
	(10) 水抜き孔	φ50mm		個	58.0	
【次頁に続く】						

排水路改修工事 数量総括表

(2/2)

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
【前頁の続き】						
3. 宅地乗入工						
3-1. 作業土工	《本線にて計上》					
3-2. 乗入函渠工	(1) ボックスカルバート	PCBOX-B3000×H1600×L2000 (L1000)		m	11.0	W=10,400kg/2m
	(2) 均しコンクリート	18N/mm2		m ³	4.1	
	(3) 均し型枠	均し用		m ²	3.7	
	(4) マットレス工	ジオグリッド (GT650-I-ML)		m ²	11.0	t=400
3-3. プレキャストL形擁壁工						
	(1) L形擁壁	P-1500		m	8.0	W=1,410kg/2m
		P-1250		m	8.0	W=1,160kg/2m
	(2) 均しコンクリート	18N/mm2		m ³	2.1	
	(3) 均し型枠	均し用		m ²	5.3	
	(4) 基礎碎石	RC-40, t=20cm		m ²	24.4	
	(5) 基面整正			m ²	24.4	
3-4. 地覆工						
3-4-1. L形擁壁地覆工						
	(1) L形擁壁	P-H900		m	7.0	W=790kg/2m
3-4-2. 現場打地覆工						
	(1) 地覆コンクリート	24N/mm2		m ³	1.4	
	(2) 地覆型枠	小型構造物		m ²	9.8	
	(3) 地覆鉄筋	D13 (SD295A)		kg	84	
	(4) ケミカルアンカー	HP-12		本	56	
3-6. 舗装工						
	(1) 表層工	再生密粒度AS20F		m ²	49.6	t=5cm
	(2) 下層路盤工	RC-40		m ²	44.1	t=25cm
5. 雑工 (既設構造物取壊し)						
	(1) 鉄筋コンクリート取壊し		鉄筋構造物	m ³	6.2	
	(2) ASコンクリート取壊し		アスファルト	m ³	0.9	
	(3) 無筋コンクリート取壊し		無筋構造物	m ³	20.5	
【次頁に続く】						

数量計算書

[illegible]

土工数量計算書

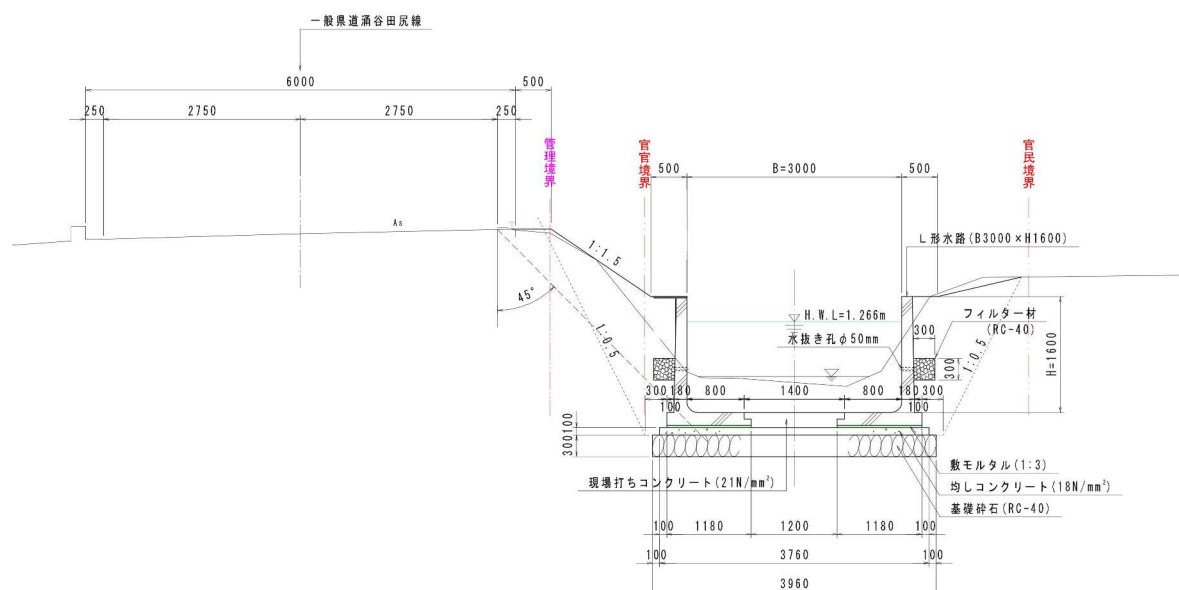
測 点	単距離	追加距離	掘 削 : C1			盛 土 : B1			埋 戻 : B2		
			面積	平均	立積	面積	平均	立積	面積	平均	立積
NO. 9 + 7.80	0.00	0.00	7.5	7.50	-	1.1	1.75	-	2.8	4.25	-
NO. 9 + 19.12	11.32	11.32	7.5	7.50	84.9	1.1	1.10	12.5	2.8	2.80	31.7
NO. 10	0.88	12.20	7.5	7.50	6.6	1.1	1.10	1.0	2.8	2.80	2.5
NO. 10 + 2.10	2.10	14.30	7.5	7.50	15.8	1.1	1.10	2.3	2.8	2.80	5.9
NO. 10 + 2.10	0.00	14.30	10.0	8.75	-	1.3	1.20	-	6.4	4.60	-
NO. 10 + 4.60	2.50	16.80	10.0	10.00	25.0	1.3	1.30	3.3	6.4	6.40	16.0
NO. 10 + 7.10	2.50	19.30	10.0	10.00	25.0	1.3	1.30	3.3	6.4	6.40	16.0
NO. 10 + 7.10	0.00	19.30	7.6	8.80	-	0.6	0.95	-	3.0	4.70	-
NO. 11	12.90	32.20	7.6	7.60	98.0	0.6	0.60	7.7	3.0	3.00	38.7
NO. 11 + 2.00	2.00	34.20	7.6	7.60	15.2	0.6	0.60	1.2	3.0	3.00	6.0
NO. 11 + 2.00	0.00	34.20	9.5	-	-	0.5	-	-	5.9	-	-
NO. 11 + 5.00	3.00	37.20	9.5	9.50	28.5	0.5	0.50	1.5	5.9	5.90	17.7
NO. 11 + 8.00	3.00	40.20	9.5	9.50	28.5	0.5	0.50	1.5	5.9	5.90	17.7
R8合計	40.20				327.50			34.30			152.20

NO. 9 + 7.80	0.00	9.10	1.6	0.80	-	1.5	0.75	-	4.0	4.40	-
NO. 9 + 19.12	11.32	20.42	1.6	1.60	18.1	1.5	1.50	17.0	4.0	4.00	45.3
NO. 10	0.88	21.30	1.6	1.60	1.4	1.5	1.50	1.3	4.0	4.00	3.5
NO. 10 + 2.10	2.10	23.40	1.6	1.60	3.4	1.5	1.50	3.2	4.0	4.00	8.4
NO. 10 + 2.10	0.00	23.40	-	0.80	-	-	0.75	-	4.8	4.40	-
NO. 10 + 4.60	2.50	25.90	-	-	-	-	-	-	4.8	4.80	12.0
NO. 10 + 7.10	2.50	28.40	-	-	-	-	-	-	4.8	4.80	12.0
NO. 10 + 7.10	0.00	28.40	1.4	0.70	-	1.3	0.65	-	4.0	4.40	-
NO. 11	12.90	41.30	1.4	1.40	18.1	1.3	1.30	16.8	4.0	4.00	51.6
NO. 11 + 2.00	2.00	43.30	1.4	1.40	2.8	1.3	1.30	2.6	4.0	4.00	8.0
NO. 11 + 2.00	0.00	43.30	-	-	-	-	-	-	4.8	-	-
NO. 11 + 5.00	3.00	46.30	-	-	-	-	-	-	4.8	4.80	14.4
NO. 11 + 8.00	3.00	49.30	-	-	-	-	-	-	4.8	4.80	14.4
R8合計	40.20				43.80			40.90			169.60

略

四

L 形水路工標準図

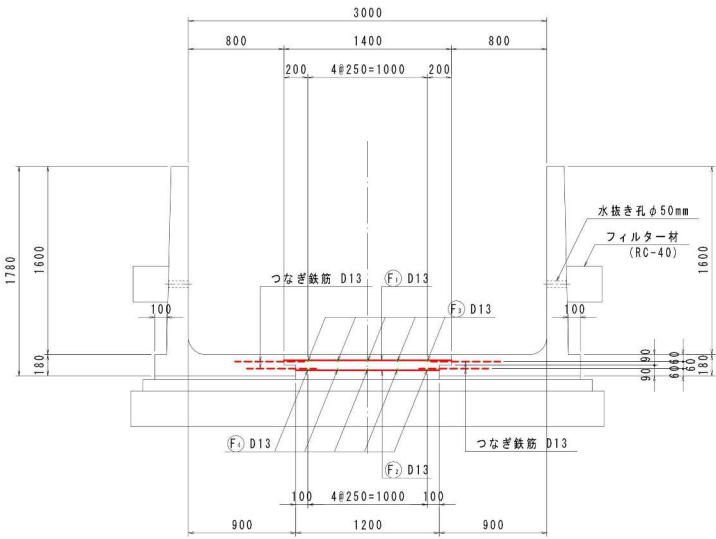


項 目	規 格	計 算 式	数 量
2. 排水路工			
2-1. 作業土工		《本線にて計上》	
2-2. L形水路工		《次頁 雨水排水路工管割図(1/3～3/3)参照》	
		NO.8 + 18.7 ~ NO.9 + 2.8 =	4.1
	R8施工	NO.9 + 7.8 ~ NO.10 + 2.1 =	14.3
	R8施工	NO.10 + 7.1 ~ NO.11 + 2.0 =	14.9
		計	29.2 m
		《L形水路-B3000×H1600（2種）10m当り数量》	
(1) L形水路-B3000×H1600（2種）		10.00 ÷ 2.00 × 2 W=2, 110kg/2m本 =	10.0 個
		B t L N	
(2) 敷モルタル	1:3	1.18 × 0.03 × 10.0 × 2 =	0.708 m ³
(3) 均しコンクリート	18N/mm ²	3.76 × 0.10 × 10.0 =	3.76 m ³
【次頁に続く】			

略

図

L 形水路工配筋図



鉄筋質量表

記 号	径	長 さ (mm)	本 数	単位質量 (kg/m)	1 本 当 り 質 量 (kg)	質 量 (kg)	摘 要
F1	D13	1400	75	0.995	1.393	105	—
F2	D13	1200	75	0.995	1.194	90	—
F3	D13	10500	5	0.995	10.448	52	—
F4	D13	10500	5	0.995	10.448	52	—
D13						299 kg	
合 計						299 kg	

※ 屈曲部 (IP 点) においては、突合せ継ぎ手として、適宜調整されたい。

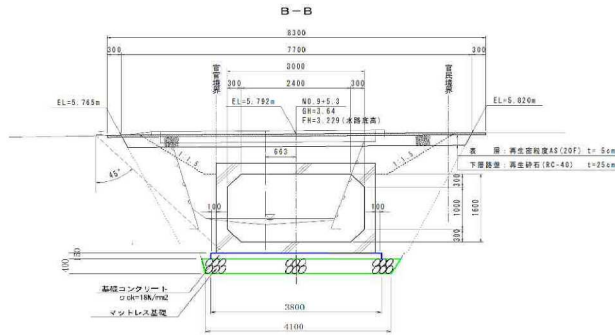
項 目	規 格	計 算 式						数 量
【前頁の続き】								
		B	t	L	N			
(4) 均し型枠	均し用	0.10	×	10.0	×	2	=	2.00 m ²
(5) 基礎碎石	RC-40, t=30cm	3.96	×	10.0				= 39.60 m ²
(6) 現場打コンクリート		1.40	×	0.09	×	10.0	=	1.26
21N/mm ²		1.20	×	0.12	×	10.0	=	1.44
		計						2.70 m ³
(7) 現場打コン型枠		A=	0.27 m ²	×	2	= 0.54 m ²		
小型構造物								
(8) 鉄 筋	D13 (SD295A)	《鉄筋質量表》より						= 299 kg
(9) フィルター材	RC-40	0.30	×	0.30	×	10.0	×	2 = 1.80 m ³
(10) 水抜き孔	φ 50mm	10.00	÷	2.00	×	2	×	2 = 20.0 個

略

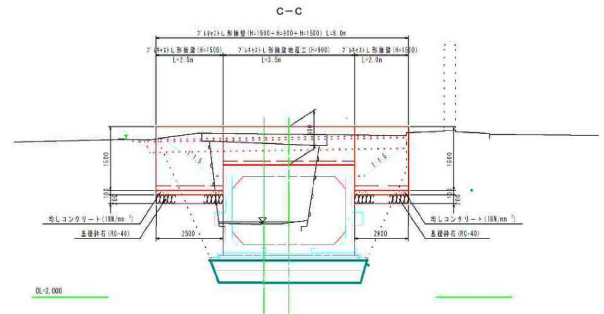
図

2 号 宅 地 乗 入 工

函渠工断面図 S=1:50



擁壁工正面図 S=1:50

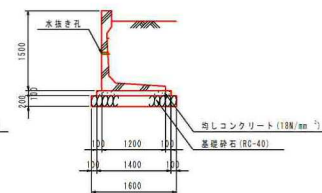
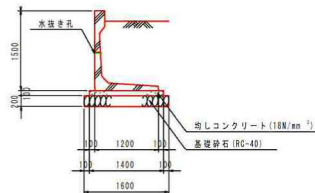
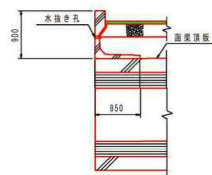


地覆及び擁壁工断面図 S=1:50

H900(擁壁地覆工)

H1500(県道側)

H1500(民地側)



項 目	規 格	計 算 式	数 量
3. 2号宅地乗入工			
3. 2-1. 作業土工	2号	《本線にて計上》	
3. 2-2. 乗入函渠工		《前頁 雨水排水路工管割図(1/3~3/3) 参照》	
(1) ホックスカルパート		RCBOX-B3000×H1600×L2000 W=10,400kg/2m	
	2号	NO. 10 + 2.1 ~ NO. 10 + 7.1 L =	5.0
		計	5.0 m
(2) 基礎コンクリート	18N/mm ²	A B H L N 3.68 × 0.10 × 5.0 =	1.84
		計	1.8 m ³
(3) 型枠		A B H L N 3.68 × 0.10 × 2 =	0.74
		0.10 × 5.0 × 2 =	1.00
		計	1.7 m ²
(4) マットレスエ	t=400	B1 B2 H L 4.50 4.10 0.40 5.0	
		ジオグリッド (GT650-I-ML)	計 5.0 m
【次頁に続く】			

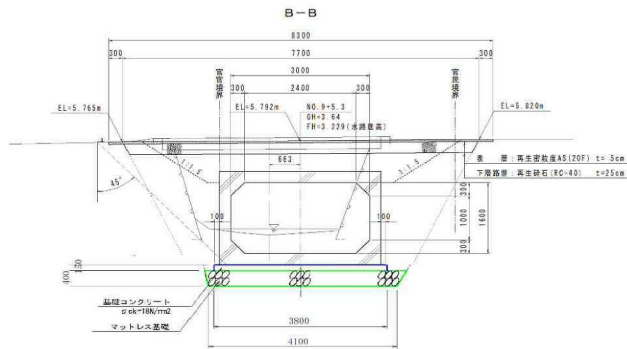
項 目	規 格	計 算 式					数 量
【前頁の続き】							
3.2-3. L形擁壁工							
		A	B	H	L	N	
(1) L形擁壁	H1500	W=1,410kg/2m			2.0	× 2	= 4.0
					2.0	× 2	= 4.0
		計					8.0 m
		A	B	H	ΣL	N	
(2) 均しコンクリート	18N/mm ²	1.40	×	0.10	×	8.0	= 1.12
H1500		計					1.1 m ³
		A	B	H	ΣL	N	
(3) 均し型枠	均し用	1.40	×	0.10	×	8	= 1.12
H1500		0.10	×	8.0	×	2	= 1.60
		計					2.7 m ²
		A	B	H	ΣL	N	
(4) 基礎砕石	RC-40, t=20cm	1.60	×	8.0			= 12.80
H1500		計					12.8 m ²
		A	B	H	ΣL	N	
(5) 基面整正		1.60	×	8.0			= 12.80
H1500		計					12.8 m ²
3.2-4. L形擁壁地覆工							
		A	B	H	L	N	
(1) L形擁壁	H900	W=790kg/2m			3.5	× 2	= 7.0
		計					7.0 m
3.2-6. 舗装工							
		A	B	H	L	N	
(1) 表層工	密粒度AS20F	44.0					= 44.00
		計					44.0 m ²
		A	B	H	L	N	
(2) 下層路盤工	RC-40, t=25cm	(39.9 + 38.3)			×	1/2	= 39.10
		計					39.1 m ²

略

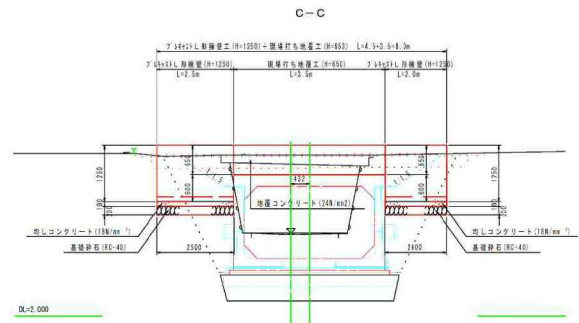
図

3号宅地乗入工

函渠工断面図 S=1:50

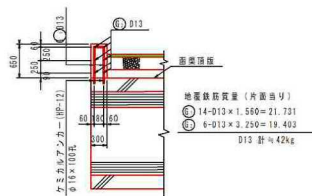


擁壁工正面図 S=1:50

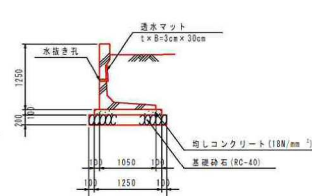


地覆及び擁壁工断面図 S=1:50

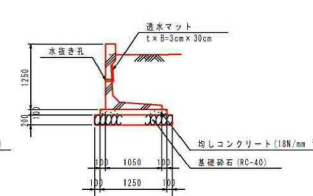
現場打ち地覆工



H1250(県道側)



H1250(民地側)



項 目	規 格	計 算 式	数 量
3. 3号宅地乗入工			
3. 3-1. 作業土工	3号	《本線にて計上》	
3. 3-2. 乗入函渠工		《前頁 雨水排水路工管割図(1/3~3/3) 参照》	
(1) ホックスカルバート		RCBOX-B3000×H1600×L2000 W=10,400kg/2m本	
	3号	NO. 11 + 2.0 ~ NO. 11 + 8.0 L =	6.0
		計	6.0 m
(2) 均しコンクリート	18N/mm ²	A B H L N 3.68 × 0.10 × 6.0 =	2.21
		計	2.2 m ³
(3) 均し型枠	均し用	A B H L N 3.68 × 0.10 × 2 = 0.10 × 6.0 × 2 =	0.74 1.20
		計	1.9 m ²
(4) マットレスエ	t=400	B1 B2 H L 4.5 4.10 0.40 6.0	
		ジオグリッド (GT650-I-ML)	計 6.0 m
【次頁に続く】			

項 目	規 格	計 算 式					数 量
【前頁の続き】							
3.3-3. L形擁壁工							
		A	B	H	L	N	
(1) L形擁壁	H1250	W=1,160kg/2m			2.0	× 2	= 4.0
					2.0	× 2	= 4.0
		計					8.0 m
		A	B	H	ΣL	N	
(2) 均しコンクリート	18N/mm ²	1.25	×	0.10	×	8.0	= 1.00
H1250		計					1.0 m ³
		A	B	H	ΣL	N	
(3) 均し型枠	均し用	1.25	×	0.10	×	8	= 1.00
H1250				0.10	×	8.0	× 2 = 1.60
		計					2.6 m ²
		A	B	H	ΣL	N	
(4) 基礎砕石	RC-40	1.45			×	8.0	= 11.60
H1250		計					11.6 m ²
		A	B	H	ΣL	N	
(5) 基面整正		1.45			×	8.0	= 11.60
H1250		計					11.6 m ²
3.3-4. 現場打ち地覆工							
		A	B	H	L	N	
(1) 地覆コンクリート	24N/mm ²	0.30	×	0.65	×	3.48	× 2 = 1.36
		計					1.4 m ³
		A	B	H	L	N	
(2) 地覆型枠	小型構造物	0.30	×	0.65	×	4	= 0.78
				0.65	×	3.48	× 4 = 9.05
		計					9.8 m ²
		A	B	H	L	N	
(3) 地覆鉄筋	D13 (SD295A)	W= 42 kg			×	2	= 84 kg
(4) ケミカルアンカー	HP-12	n= 14 本			×	4	= 56 本
3.3-6. 舗装工							
		A	B	H	L	N	
(1) 表層工	密粒度AS20F	49.6					= 49.60
		計					49.6 m ²
		A	B	H	L	N	
(2) 下層路盤工	RC-40, t=25cm	(45.0 + 43.1)			×	1/2	= 44.10
		計					44.1 m ²

5. 雑工（既設構造物取壊し）

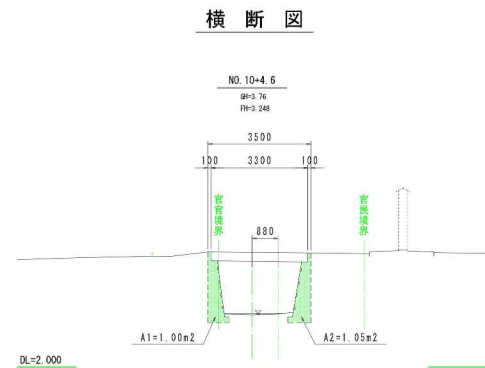
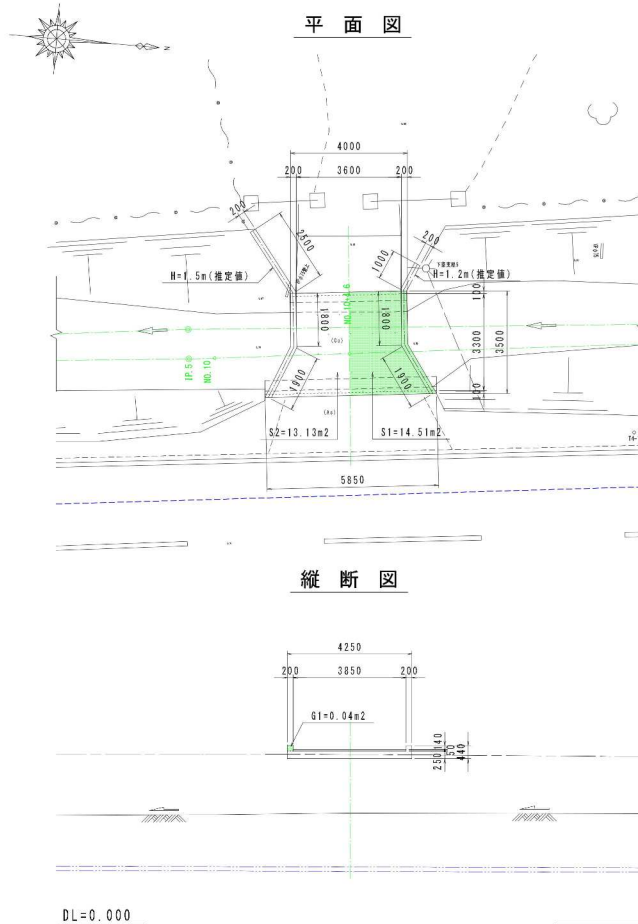
数量計算書

(1/2)

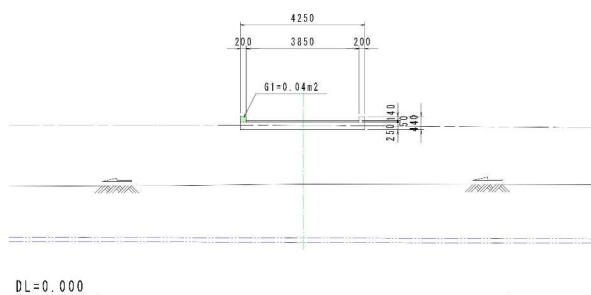
略

図

2号宅地乗入工



縦断図



項目	規格	計 算 式				数 量
5. 雑 工						
5-2. 2号宅地取付工						
		箇所	A	L	H	N
(1) 鉄筋コンクリート取壊し		地覆	G1= 0.04	×	3.70	= 0.00
		"	G1= 0.04	×	3.70	= 0.00
		床版	S1= 14.51	×	0.25	= 0.00
		翼壁	W1= 0.50	×	1.50	= 0.75
		"	W2= 0.20	×	1.20	= 0.24
		計				1.0 m ³
		箇所	A	L	H	N
(2) ASコンクリート取壊し		橋面	S2= 13.13	×	0.05	= 0.00
		計				0.0 m ³
		箇所	A	L	H	N
(3) 無筋コンクリート取壊し		橋台	A1= 1.00	×	5.85	= 5.85
		"	A2= 1.05	×	4.00	= 4.20
		計				10.1 m ³

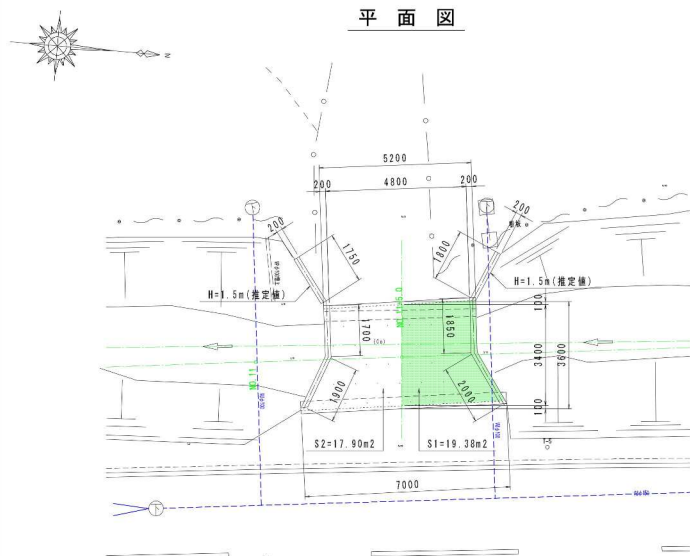
5.雑工

略

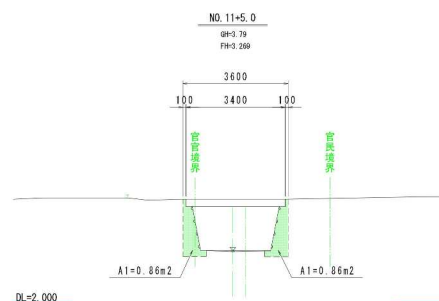
図

3号宅地乗入工

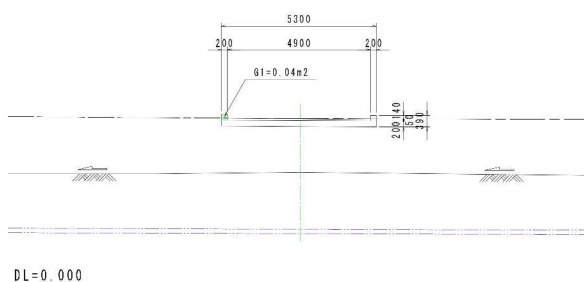
平面図



横断図



縦断図



項 目	規 格	計 算 式				数 量
5. 雑 工						
5-3. 3号宅地取付工						
		箇所	A	L	H	N
(1) 鉄筋コンクリート取壊し	地覆	G1= 0.04	×	3.60		= 0.14
	"	G1= 0.04	×	3.85		= 0.15
	床版	S1= 19.38		×	0.20	= 3.88
	翼壁	W1= 0.35		×	1.50	= 0.53
	"	W2= 0.36		×	1.50	= 0.54
					計	5.2 m³
		箇所	A	L	H	N
(2) ASコンクリート取壊し	橋面	S2= 17.90		×	0.05	= 0.90
					計	0.9 m³
		箇所	A	L	H	N
(3) 無筋コンクリート取壊し	橋台	A1= 0.86	×	7.00		= 6.02
	"	A2= 0.86	×	5.20		= 4.47
					計	10.5 m³

排水路改修工事 仮設工 数量総括表 (1/2)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
1. 仮設工						
1. 2切廻し道路工						
土工	(1) 掘削			m ³	19.0	
	(2) 盛土	購入土、運搬距離 L=3.2km	岡村建設(有)	m ³	50.0	
	(3) 切土法面整形			m ²	10.0	
	(4) 残土処理	運搬距離L=3.2km	岡村建設(有)	m ³	69.0	58.5/0.9=65.0
作業土工	(1) 床掘			m ³	14.0	
	(2) 埋戻し	最大埋戻幅1m未満		m ³	4.0	
	(3) 基面整正			m ²	16.0	
	(4) 残土処理	運搬距離L=3.2km	岡村建設(有)	m ³	10.0	9.1/0.9=10.1
仮設暗渠工	(1) 砂基礎	クッション用		m ³	11.0	
	(2) コルゲート管	円形 I 型、Φ 600mm、t=1.6mm		m	10.0	
土のう工	(1) 普通土のう	耐候性、62cm×48cm、 V=0.02m ³ /袋		m ³	4.4	仕替え・設置・撤去
	(2) 大型土のう	耐候性、Φ1100mm× H1100mm、V=1m ³ /袋		袋	22.0	製作・設置・撤去
水替工	(1) 工事用水中モータポンプ設置・撤去	口径50mm、常時排水		箇所	1.0	普通型（潜水ポンプ）、全揚程10m以下
供用日数60日	(2) 発動発電機設置・撤去	ガソリンエンジン駆動、定格容量2KVA		箇所	1.0	
	(3) 塩ビ送水ホース設置・撤去	Φ50mm		m	20.0	
締切排水工	(1) 工事用水中モータポンプ設置・撤去	口径150mm、常時排水		箇所	1.0	普通型（潜水ポンプ）、全揚程10m以下
供用日数60日		口径200mm、常時排水		箇所	2.0	普通型（潜水ポンプ）、全揚程10m以下
	(2) 発動発電機設置・撤去	ディーゼルエンジン駆動、定格容量75KVA		箇所	1.0	
	(3) 塩ビ送水ホース設置・撤去	Φ150mm		m	22.0	
		Φ200mm		m	44.0	
釜場工	(1) 釜場掘削設置			箇所	2.0	
供用日数60日	(2) 釜場撤去埋戻			箇所	2.0	
敷鉄板工	(1) 敷鉄板設置	22×1524×3048		m ²	23.0	
供用日数60日	(2) 敷鉄板賃料	22×1524×3048		枚	8.0	
	(3) 敷鉄板撤去	22×1524×3048		m ²	23.0	
防護柵工	(1) H型鋼付ガードレール設置		5mタイプ、 W=603kg/基	t	1.8	
供用日数60日			3mタイプ、 W=379kg/基	t	0.8	
	(2) H型鋼付ガードレール賃料		5mタイプ、 W=603kg/基	基	3.0	
			3mタイプ、 W=379kg/基	基	2.0	
	(3) H型鋼付ガードレール撤去		5mタイプ、 W=603kg/基	t	1.8	
			3mタイプ、 W=379kg/基	t	0.8	
舗装工	(1) 敷砂利	RC-40, t=10cm		m ²	10.0	
【次頁に続く】						

排水路改修工事 数量総括表

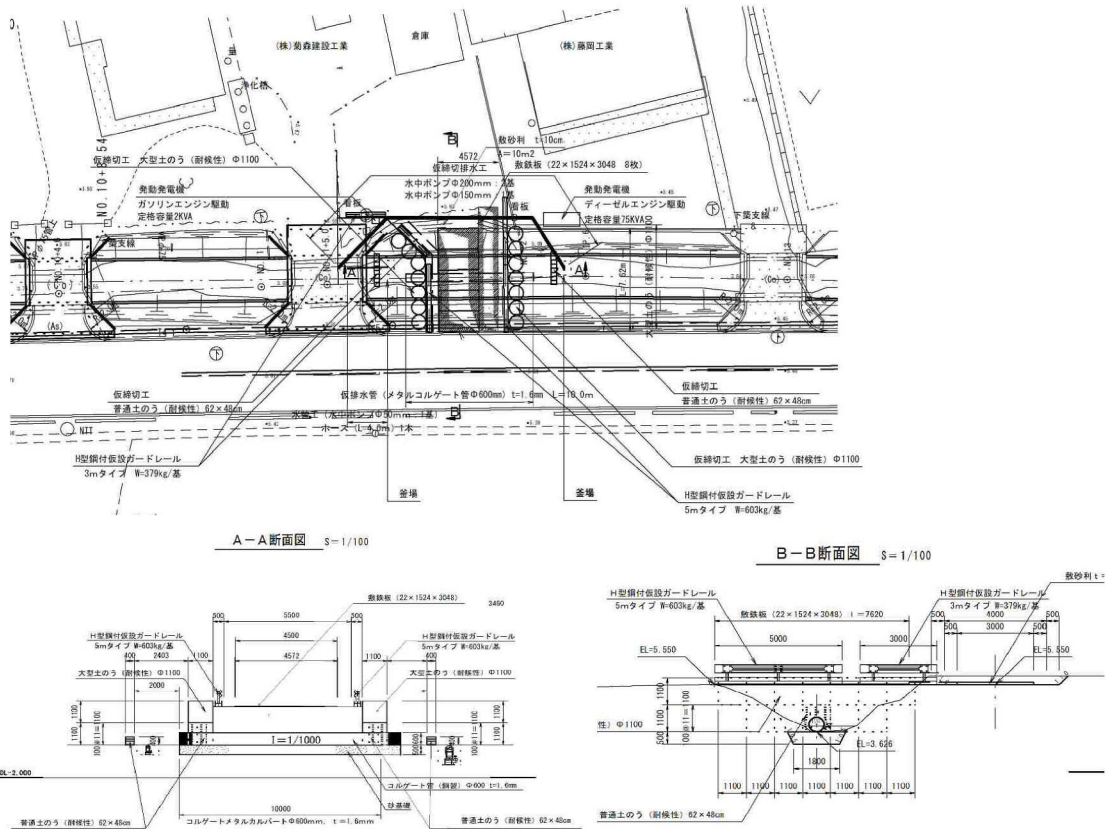
(2/2)

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
【前頁の続き】						
1. 3仮設計画図(1)						
土工	(1) 掘削			m ³	-	
	(2) 盛土	購入土、運搬距離 L=3.2km	岡村建設(有)	m ³	-	
	(3) 盛土法面整形			m ²	-	
	(4) 残土処理		岡村建設(有)	m ³	138.1	138.1/0.9=153.4
土のう工	(1) 普通土のう	耐候性、62cm×48cm、 V=0.02m ³ /袋		m ³	6.0	
	(2) 大型土のう	耐候性、Φ1100mm× H1100mm、V=1m ³ /袋		袋	18.0	
敷鉄板工	(1) 敷鉄板設置	22×1524×3048		m ²	116.1	
供用日数30日	(2) 敷鉄板賃料	22×1524×3048		枚	25.0	
	(3) 敷鉄板撤去	22×1524×3048		m ²	116.1	

略

図

切廻し道路工



項目	規格	計 算 式	数 量
1.2 切廻し道路工			
1.2-1. 土工			
(1) 掘削	切廻し道路	$1.85\text{m}^2 \times 10.144$	= 18.77
		計	19.0 m ³
(2) 盛土	購入土	《岡村建設（有）, 運搬距離 L=3.2kmを想定》	
	切廻し道路	$8.20\text{m}^2 \times 6.000$	= 49.20
	普通土のう部	$0.93\text{m}^2 \times 0.30 \times 2$	= 0.56
		計	50.0 m ³
(3) 切土法面整形		$(0.5 + 0.5) \times 10.144$	= 10.14
		計	10.0 m ²
(4) 残土処理		《岡村建設（有）, 運搬距離 L=3.2kmを想定》	
		$19.0 + 50.0$	= 69.00
		計	69.0 m ³
【次頁に続く】			

項 目	規 格	計 算 式	数 量
【前頁の続き】			
1. 2-2. 作業土工			
(1) 床掘	コルゲート管部	$1.44\text{m}^2 \times 10.00$	= 14.40
		計	14.0 m^3
(2) 埋戻し	コルゲート管部	$(0.38\text{m}^2 + 0.05\text{m}^2) \times 10.00$	= 4.30
最大埋戻し幅 1m未満		計	4.0 m^3
(3) 基面整正	コルゲート管部	1.80×10.00	= 16.20
		計	16.0 m^2
(4) 残土処理	コルゲート管部	≪岡村建設（有）, 運搬距離 L=3.2kmを想定≫	
		$14.0 - 4.0$	= 10.0
		計	10.0 m^3
1. 2-3. 仮設暗渠工			
(1) 砂基礎	コルゲート管部	$(1.80 + 2.30) \div 2 \times 0.50 \times 10.00$	= 10.25
クッション用	120° 部	$0.032\text{m}^2 \times 2 \times 10.00$	= 0.64
		計	11.0 m^3
(2) コルゲート管		鋼製円形 I 型, $\Phi 600\text{mm}$, $t=1.6\text{mm}$, $W=32.9\text{kg/m}$, 有効長 $L=1020\text{mm}$	
			= 10.00
		計	10.0 m
1. 2-4. 土のう工			
(1) 普通土のう		耐候性, $62\text{cm} \times 48\text{cm}$, 詰土量 $V=0.02\text{m}^3/\text{袋}$	
仕入れ・設置・撤去	上流部	$32\text{袋} \times 0.02$	= 0.64
	下流部	$32\text{袋} \times 0.02$	= 0.64
	上流管部	$78\text{袋} \times 0.02$	= 1.56
	下流管部	$78\text{袋} \times 0.02$	= 1.56
		計	4.4 m^3
(2) 大型土のう		耐候性, 円形 $\Phi 1100\text{mm} \times \text{H}1100\text{mm}$, 詰土量 $V=1\text{m}^3/\text{袋}$	
製作・設置・撤去	上流部		= 11.00
	下流部		= 11.00
		計	22 袋
1. 2-5水替工		供用日数 60日	
(1) 工事用水中モータポンプ		普通型（潜水ポンプ）口径 50mm , 全揚程 10m 以下, 常時排水	
設置・撤去	下流部		= 1.00
		計	1.0 箇所
【次頁に続く】			

項 目	規 格	計 算 式	数 量
【前頁の続き】			
(2) 発動発電機		ガソリンエンジン駆動、定格容量2KVA	
設置・撤去	下流部	=	1.00
		計	1.0 箇所
(3) 塩ビ送水ホース		Φ50mm	
設置・撤去		=	20.00
		計	20.0 m
1.2-6締切排水工		供用日数 60日	
(1) 工事用水中モータポンプ		普通型（潜水ポンプ）口径150mm, 全揚程10m以下, 常時排水	
設置・撤去	上流部	=	1.00
		計	1 箇所
		普通型（潜水ポンプ）口径200mm, 全揚程10m以下, 常時排水	
設置・撤去	上流部	=	2.00
			2 箇所
(2) 発動発電機		ディーゼルエンジン駆動、定格容量75KVA	
設置・撤去	上流部	=	1.00
		計	1 箇所
(3) 塩ビ送水ホース		Φ150mm	
設置・撤去	上流部	22.00 × 1 =	22.00
		計	22.0 m
		Φ200mm	
設置・撤去	上流部	22.00 × 2 =	44.00
		計	44.0 m
1.2-7釜場工		供用日数 60日	
(1) 釜場掘削設置	上流部	=	1.00
	下流部	=	1.00
		計	2 箇所
(2) 釜場撤去埋戻	上流部	=	1.00
	下流部	=	1.00
		計	2 箇所
【次頁に続く】			

1.3 仮設計画図 (1)

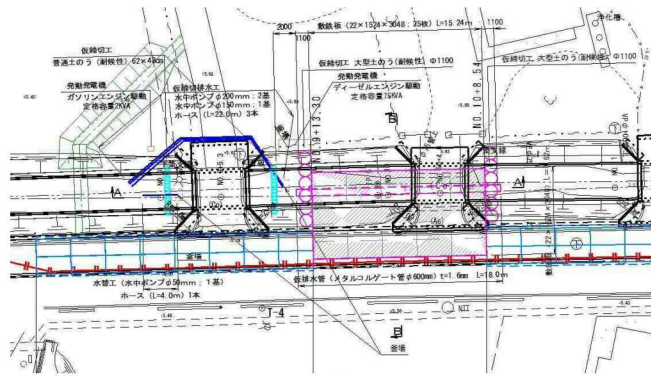
数量計算書

(1/2)

略

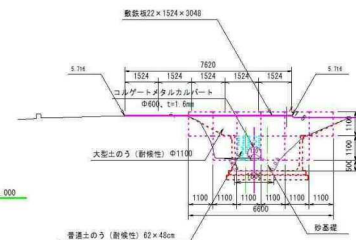
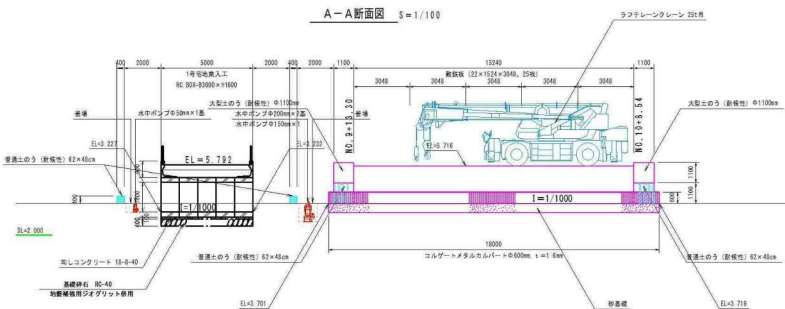
図

仮設計画図 (1)



A-A断面図 S=1/100

B-B断面図 S=1/100



項目	規格	計算式	数量
1.3 仮設計画図 (1)			
1.3-1. 土工			
(4) 残土処理		《岡村建設 (有) , 運搬距離 L=3.2kmを想定》	
		4.2 + 133.9	= 138.10
		計	138.1 m ³
1.3-4. 土のうエ			
(1) 普通土のう		耐候性, 62cm×48cm, 詰土量V=0.02m ³ /袋	
撤去		56袋 × 0.02	= 6.00 m ²
(2) 大型土のう		耐候性, 円形Φ1100mm×H1100mm, 詰土量V=1m ³ /袋	
撤去			= 18.00 袋
1.3-8敷鉄板工		22×1524×3048, W=802kg/枚 [供用日数 60日]	
(1) 敷鉄板設置	施工ヤード	15.240 × 7.620	= 116.13
		計	116.1 m ²
(21) 敷鉄板賃料	施工ヤード		25.00
		計	25 枚
(3) 敷鉄板撤去	施工ヤード	15.240 × 7.620	= 116.13
		計	116.1 m ²
【次頁に続く】			

仮設計画図 (1)

