

# 数 量 計 算 表 No. 1

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
＊ ＊ 本工事費 ＊ ＊						
樋門・樋管						
樋門・樋管本体工						
作業土工（既設撤去～基礎杭・薬注施工						
床掘り						
床掘り	40	m3	数量計算書P. 20 V=37.5m3		m3	
埋戻し						
埋戻し	150	m3	数量計算書P. 20 V=151.2m3		m3	
埋戻し	120	m3	数量計算書P. 20 V=121.3m3		m3	
土材料						
土砂等運搬	250	m3	数量計算書P. 1 V=246.3m3		m3	
購入土 レキ混じり土山部	250	m3	同上		m3	
作業土工（躯体築造時～完了時）						
床掘り						
床掘り	350	m3	数量計算書P. 24 V=354.3m3		m3	
埋戻し						

# 数 量 計 算 表 No. 2

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
埋戻し	10	m3	数量計算書P. 24 V=12.0m3		m3	
埋戻し	50	m3	数量計算書P. 24 V=53.4m3		m3	
基面整正						
基面整正	51	m2	数量計算書P. 24 A=50.5m2		m2	
土材料						
土砂等運搬 現場→改良土センター	70	m3	数量計算書P. 1 V=72.7m3		m3	
建設発生土改良土 石灰系固化材第4種建設発生土以上 最大粒径40mm以下CBR8%以上	90	m3	数量計算書P. 1 V=72.7×1.2 =87.2m3		m3	
土砂等運搬 改良土センター→現場	70	m3	数量計算書P. 1 V=72.7m3		m3	
作業土工（取付水路・構内整備）						
床掘り						
床掘り	30	m3	数量計算書P. 26 V=32.0m3		m3	
埋戻し						
埋戻し	20	m3	数量計算書P. 26 V=21.8m3		m3	
路体(築堤)盛土						
路体(築堤)盛土	50	m3	数量計算書P. 26 V=53.3m3		m3	
既製杭工						

# 数量計算表 No. 3

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
鋼管杭						
回転圧入施工費【ポンプゲート本体工 φ 500	8	本	数量計算書P. 29 N=8本		本	
回転圧入施工費【防塵施設工】 φ 400	6	本	数量計算書P. 29 N=6本		本	
重機施工段取費	2	回	見積より N=2回		回	
現場取卸(鋼管杭)	57	t	数量計算書P. 29 $W = (4251 + 213) \times 8$ $+ (3439 + 159) \times 6$ $= 57300\text{kg} = 57.3\text{t}$		t	
鋼管杭 φ 500 SKK490	8	本	数量計算書P. 29 N=8本		本	
鋼管杭 φ 400 SKK490	6	本	数量計算書P. 29 N=6本		本	
コンクリート	2	m3	数量計算書P. 30 $V = 1.6 + 0.6$ $= 2.2\text{m}^3$		m3	
鉄筋工[市場単価]	0.16	t	数量計算書P. 31 $W = 121 + 42$ $= 163\text{kg} = 0.163\text{t}$		t	
鉄筋工[市場単価]	1.15	t	数量計算書P. 31, 32 $W = 1034 + 116$ $= 1150\text{kg} = 1.150\text{t}$		t	
矢板工						
鋼矢板						
鋼矢板圧入 (Nmax ≤ 25)	6	枚	数量計算書P. 34 N=6枚		枚	
鋼矢板 SYW295+長さエクストラ+地域エク	2	t	数量計算書P. 34 $W = 2039\text{kg} = 2.039\text{t}$		t	
油圧式杭圧入引抜機据付・解体	1	回	N=1回		回	
ガス切断	6	箇所	数量計算書P. 34 N=6箇所		箇所	

# 数 量 計 算 表 No. 4

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
矢板・鋼管スラップ 控除	1	t	数量計算書P. 34 W=1298kg =1.298t		t	
現場発生品及び支給品運搬	1.3	t	数量計算書P. 34 W=1298kg =1.298t		t	
現場発生品及び支給品積込・荷卸	1.3	t	同上		t	
鉄筋工[市場単価]	0.01	t	数量計算書P. 34 W=11kg =0.011t		t	
半自動アーク溶接(陸上施工) I型6mm以上10mmまで	2	m	数量計算書P. 34 L=2.4m		m	
ポンプゲート本体工						
均しコンクリート						
均しコンクリート(鉄筋・無筋構造物)	2	m3	数量計算書P. 36 V=23.7×0.1 =2.37m3		m3	
型枠	3	m2	数量計算書P. 36 A=2.6m2		m2	
コンクリート						
コンクリート(場所打函渠)	19	m3	数量計算書P. 36 V=19.3m3		m3	
コンクリート(場所打函渠)	48	m3	数量計算書P. 36 V=48.3m3		m3	
型枠						
型枠	240	m2	数量計算書P. 37 A=242.9m2		m2	
鉄筋						
鉄筋工[市場単価]	2.23	t	数量計算書P. 37 W=2231kg =2.231t		t	

# 数量計算表 No.5

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
鉄筋工[市場単価]	6.95	t	数量計算書P.37 W=6948kg =6.948t		t	
鉄筋工[市場単価]	2.2	t	数量計算書P.37 W=2204kg =2.204t		t	
機械式継手 試験体作製用3本含む	1	式	数量計算書P.37, 50, 58 N=1式		式	
吊フック Yインサート M20×150	6	本	数量計算書P.38 N=6本		本	
ステンレス丸棒 SUS304 径20.0	7	kg	数量計算書P.38 W=6×0.48 ×2.491kg/m =7.174kg		kg	
目地板						
目地板	0.6	m2	数量計算書P.38 A=0.6m2		m2	
止水板						
止水板 後付けコーム止水板 180L-EX型 下流接続函渠工-ポン プゲート本体工	11.3	m	数量計算書P.38 L=11.3m		m	
足場						
足場工	220	掛m2	数量計算書P.38 A=224掛m2		掛m2	
支保						
パイプサポート支保・くさび結合支保	120	空m3	数量計算書P.38 V=116空m3		空m3	
除塵施設工						
均しコンクリート						
均しコンクリート(鉄筋・無筋構造物)	3	m3	数量計算書P.42 V=26.8×0.1 =2.68m3		m3	

# 数 量 計 算 表 No. 6

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
型枠	2	m <sup>2</sup>	数量計算書P. 42 A=1. 6m <sup>2</sup>		m <sup>2</sup>	
コンクリート						
コンクリート(場所打函渠)	45	m <sup>3</sup>	数量計算書P. 42 V=44. 9m <sup>3</sup>		m <sup>3</sup>	
型枠						
型枠	83	m <sup>2</sup>	数量計算書P. 43 A=83. 0m <sup>2</sup>		m <sup>2</sup>	
型枠	0. 8	m <sup>2</sup>	数量計算書P. 43 A=0. 8m <sup>2</sup>		m <sup>2</sup>	
鉄筋						
鉄筋工[市場単価]	1. 32	t	数量計算書P. 43 W=1318kg =1. 318t		t	
鉄筋工[市場単価]	1. 34	t	数量計算書P. 43 W=1342kg =1. 342t		t	
目地板						
目地板	6	m <sup>2</sup>	数量計算書P. 43 A=6. 2m <sup>2</sup>		m <sup>2</sup>	
止水板						
止水板	9	m	数量計算書P. 44 L=9. 2m		m	
ゴム止水板 ゴム止水板(可とう性・耐震用)の L型コーナー役物加工費1箇所当たりの 加算額	2	箇所	ゴム止水板詳細図(P. 31) N=2箇所		箇所	
止水板 後付けゴム止水板 180L型 防塵施設工-取付水路工 擁壁部	10. 5	m	数量計算書P. 44 L=10. 5m		m	
足場						

# 数 量 計 算 表 No. 7

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
足場工						
	10	掛m2	数量計算書P. 44 A=13掛m2		掛m2	
支保						
パイプサポート支保・くさび結合支保						
	20	空m3	数量計算書P. 44 V=24空m3		空m3	
下流接続函渠工						
均しコンクリート						
均しコンクリート(鉄筋・無筋構造物)						
	0.5	m3	数量計算書P. 47 V=4.8×0.1 =0.48m3		m3	
型枠						
	2	m2	数量計算書P. 47 A=1.7m2		m2	
コンクリート						
モルタル練						
	0.2	m3	数量計算書P. 47 V=0.2m3		m3	
コンクリート(場所打函渠)						
	16	m3	数量計算書P. 47 V=15.7m3		m3	
型枠						
型枠						
	38	m2	数量計算書P. 47 A=38.2m2		m2	
鉄筋						
鉄筋工[市場単価]						
	0.45	t	数量計算書P. 47 W=447kg =0.447t		t	
鉄筋工[市場単価]						
	0.24	t	数量計算書P. 47 W=240kg =0.240t		t	
チップシク* (既設函渠接続)						

# 数量計算表 No. 8

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
チップシタ(厚2cm以下)	5	m2	数量計算書P. 47 A=5. 3m2		m2	
目地板						
目地板	2	m2	数量計算書P. 47 A=1. 5m2		m2	
止水板						
止水板 後付け型止水板 180L型 既設樋管本体工-下流接 続函渠工	4	m	数量計算書P. 48 L=4. 0m		m	
支保						
支保材設置撤去 H-100×100×6×8(342kg) L-10 0×100×7(183kg)	1	箇所	数量計算書P. 48 N=1箇所		箇所	
H形鋼(広幅) SS400 t ≤ 30mm H = 100	0. 3	t	数量計算書P. 48 W=342kg =0. 342t		t	
等辺山形鋼(中形) SS400 7×100×100	0. 2	t	数量計算書P. 48 W=183kg =0. 183t		t	
一般構造用炭素鋼鋼管 STK400外径42. 7mm～89. 1mm	0. 3	t	数量計算書P. 48 W=303kg =0. 303t		t	
アンカーボルト設置工(準備・削孔・定着) 補正区分【標準B】	18	本	数量計算書P. 48 N=18本		本	
アンカーボルト撤去工	18	本	同上		本	
あと施工アンカー 金属拡張アンカー(電気亜鉛めっき) 本体打込み式M12(W1/2)×50mm	18	本	同上		本	
矢板・鋼管スラップ 控除	0. 8	t	数量計算書P. 48 W=828kg =0. 828t		t	
現場発生品及び支給品運搬	0. 83	t	同上		t	
現場発生品及び支給品積込・荷卸	0. 83	t	同上		t	



# 数量計算表 No. 9

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
下流接続函渠改築工						
コンクリート						
コンクリート(場所打函渠)			数量計算書P. 50 V=1. 4+0. 3 =1. 7m3		m3	
型枠	2	m3				
型枠			数量計算書P. 50 A=9. 2+2. 1 =11. 3m2		m2	
鉄筋	11	m2				
鉄筋工[市場単価]			数量計算書P. 50 W=48kg =0. 048t		t	
鉄筋工[市場単価]	0. 05	t				
取付水路工(擁壁部嵩上)			数量計算書P. 50 W=48kg =0. 048t		t	
コンクリート	0. 05	t				
コンクリート(場所打函渠)			数量計算書P. 52 V=0. 6m3		m3	
型枠	0. 6	m3				
型枠			数量計算書P. 52 A=3. 6m2		m2	
削孔(接続)	4	m2				
チップング(厚2cm以下)			数量計算書P. 52 A=1. 3m2		m2	
コンクリート削孔(電動ハンマドリル)	1	m2				
	16	孔	数量計算書P. 52 N=16孔		孔	

# 数量計算表 No. 10

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
ケミカルアンカー R-12N13×83mmガラス管相当品	16	本	数量計算書P. 52 N=16本		本	
鉄筋						
鉄筋工[市場単価]	0.007	t	数量計算書P. 52 W=7kg =0.007t		t	
目地板						
目地板	0.3	m2	数量計算書P. 52 A=0.3m2		m2	
止水板						
止水板	0.9	m	数量計算書P. 52 L=0.9m		m	
取付水路工(一般部)						
均しコンクリート						
均しコンクリート(鉄筋・無筋構造物)	2	m3	数量計算書P. 55 V=15.1×0.1 =1.51m3		m3	
型枠	5	m2	数量計算書P. 55 A=5.1m2		m2	
コンクリート						
コンクリート(場所打函渠)	32	m3	数量計算書P. 55 V=32.2m3		m3	
型枠						
型枠	110	m2	数量計算書P. 55 A=110.9m2		m2	
鉄筋						

# 数 量 計 算 表      No. 11

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
鉄筋工[市場単価]	1.25	t	数量計算書P.55 W=1249kg =1.249t		t	
鉄筋工[市場単価]	1.67	t	数量計算書P.55 W=1671kg =1.671t		t	
削孔(接続)						
チップング(厚2cm以下)	45	m2	数量計算書P.55 A=45.1m2		m2	
コンクリート削孔(電動ハンマドリル)	412	孔	数量計算書P.55 N=206+206 =412孔		孔	
ケミカルアンカー R-12N13×83mmガラス管相当品	206	本	数量計算書P.56 N=206孔		本	
樹脂カプセル ロングタイプ D13用	206	本	数量計算書P.56 N=206孔		本	
目地板						
目地板	1	m2	数量計算書P.56 A=1.4m2		m2	
止水板						
止水板	4	m	数量計算書P.56 L=3.9m		m	
止水板 後付けコム止水板 180L型	3.8	m	数量計算書P.56 L=3.8m		m	
支保						
支保材設置撤去(手間のみ) H-100×100×6×8(972kg) L-10 0×100×7(540kg)	1	箇所	数量計算書P.56 N=1箇所		箇所	
H形鋼(広幅) SS400 t≤30mm H=100	1	t	数量計算書P.56 W=972kg =0.972t		t	
等辺山形鋼(中形) SS400 7×100×100	0.5	t	数量計算書P.56 W=540kg =0.540t		t	

# 数量計算表 No. 12

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
一般構造用炭素鋼鋼管 STK400外径42.7mm～89.1mm	0.9	t	数量計算書P. 56 W=896kg =0.896t		t	
アンカーボルト設置工(準備・削孔・定着) 補正区分【標準B】	50	本	数量計算書P. 56 N=50本		本	
アンカーボルト撤去工	50	本	同上		本	
あと施工アンカー 金属拡張アンカー(電気亜鉛めっき) 本体打込み式M16(W5/8)×60mm	50	本	同上		本	
矢板・鋼管スクラップ 控除	2	t	数量計算書P. 56 W=2408kg =2.408t		t	
現場発生品及び支給品運搬	2.41	t	同上		t	
現場発生品及び支給品積込・荷卸	2.41	t	同上		t	
取付水路改築工						
コンクリート						
コンクリート(場所打函渠)	2	m3	数量計算書P. 58 V=1.8m3		m3	
型枠						
型枠	14	m2	数量計算書P. 58 A=14.4m2		m2	
鉄筋						
鉄筋工[市場単価]	0.06	t	数量計算書P. 58 W=61kg =0.061t		t	
鉄筋工[市場単価]	0.05	t	数量計算書P. 58 W=49kg =0.049t		t	
付属物設置工						

# 数量計算表 No. 13

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
点検施設工						
ステップ						
ステップ (コンクリート埋込用) 樹脂加工品径19mm 幅300	44	個	数量計算書P. 61 N=44個		個	
蓋						
FRP製グレーチング 蓋 B1000×L1200(開口:B900×L1100)	1	式	数量計算書P. 61 N=1式		式	
FRP製マンホール蓋 φ 600	1	枚	数量計算書P. 61 N=1枚		枚	
踊り場						
FRP製床板(踊り場) B2650×L1100	1	式	数量計算書P. 61 N=1式		式	
角落し						
等辺山形鋼(中形) SS400 6×75×75	0.08	t	数量計算書P. 61 W=81kg =0.081t		t	
コンクリート削孔(電動ハンマドリル)	24	孔	数量計算書P. 61 N=24孔		孔	
あと施工アンカー 金属拡張アンカー(電気亜鉛めっき) 本体打込み式M12(W1/2)×50mm	24	本	数量計算書P. 61 N=24本		本	
受電盤・ポンプ操作盤基礎工						
電気盤基礎工						
コンクリート						
コンクリート	45	m3	数量計算書P. 64 V=44.8m3		m3	

# 数 量 計 算 表      No. 14

名      称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
型枠						
型枠	46	m <sup>2</sup>	数量計算書P. 64 A=45.7m <sup>2</sup>		m <sup>2</sup>	
鉄筋						
鉄筋工[市場単価]	0.8	t	数量計算書P. 64 W=801kg =0.801t		t	
支保						
パイポット支保・くさび結合支保	10	空m <sup>3</sup>	数量計算書P. 64 V=11空m <sup>3</sup>		空m <sup>3</sup>	
階段工						
基礎材						
基礎碎石	3	m <sup>2</sup>	数量計算書P. 66 A=3.4m <sup>2</sup>		m <sup>2</sup>	
コンクリート						
コンクリート	4	m <sup>3</sup>	数量計算書P. 66 V=4.1m <sup>3</sup>		m <sup>3</sup>	
型枠						
型枠	9	m <sup>2</sup>	数量計算書P. 66 A=8.5m <sup>2</sup>		m <sup>2</sup>	
防止柵工						
転落(横断)防止柵						
チェーン柵 H=900 着脱式	21	m	数量計算書P. 68 L=20.6m		m	

# 数 量 計 算 表      No. 15

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
マットレス工						
吸出し防止材						
ジオセルマットレス工	24	m <sup>2</sup>	数量計算書P. 71 A=23.81m <sup>2</sup>		m <sup>2</sup>	
ジオセルマットレス工材料	1	式	数量計算書P. 71 N=1式		式	
右側堤脚水路工						
側溝工						
プレキャストU型側溝						
ベンチフレーム(標準設計) BF-1-300 300×200×2000	5	m	数量計算書P. 74 L=5.0m		m	
蓋版	5	枚	数量計算書P. 74 N=5枚		枚	
暗渠工						
プレキャストボックス						
ボックスカルバート	19	m	数量計算書P. 76 L=19.4m		m	
RCボックスカルバート 1,000×1,000×2,000 T-25、土 被り0.2m～3.0m	7	個	数量計算書P. 76 N=4+2+1 =7個		個	
RCボックスカルバート 短尺 1,000×1,000×1,500 T-25、土 被り0.2m～3.0m	1	個	数量計算書P. 76 N=1個		個	
RCボックスカルバート 短尺 1,000×1,000×1,400 T-25、土 被り0.2m～3.0m	1	個	数量計算書P. 76 N=1個		個	
RCボックスカルバート 片斜切 1,000×1,000×1,187 T-25、土 被り0.2m～3.0m	1	個	数量計算書P. 76 N=1個		個	

# 数 量 計 算 表 No. 16

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
RCボックスカルパート 片斜切 1,000×1,000×1,405 T-25、土 被り0.2m～3.0m	1	個	数量計算書P. 76 N=1個		個	
PC鋼棒 B種1号(SBPR930/1080) 径13.0mm、1.04kg/m、1～3m未 満	6	kg	数量計算書P. 76 W=4×1.460×1.04kg/m =6.1kg		kg	
PC鋼棒 B種1号(SBPR930/1080) 径13.0mm、1.04kg/m、3～4m未 満	31	kg	数量計算書P. 76 W=(4×3.960+4×3.460) ×1.04kg/m =30.9kg		kg	
PC鋼棒 B種1号(SBPR930/1080) 径13.0mm、1.04kg/m、5～8m未 満	25	kg	数量計算書P. 76 W=4×5.960×1.04kg/m =24.8kg		kg	
PCナット・PCワッシャ(M14)、 アンカープレート(GH1付)	32	組	数量計算書P. 76 N=32組		組	
摩擦接合用高力ボルト 六角F10T M16×70mm	8	組	数量計算書P. 77 N=8組		組	
取付柵工						
均しコンクリート						
均しコンクリート(鉄筋・無筋構造物)	0.4	m3	数量計算書P. 79 V=4.0×0.1 =0.4m3		m3	
型枠	0.8	m2	数量計算書P. 79 A=0.8m2		m2	
コンクリート						
コンクリート	5	m3	数量計算書P. 79 V=4.50m3		m3	
型枠						
型枠	27	m2	数量計算書P. 79 A=26.7m2		m2	
鉄筋						
鉄筋工[市場単価]	0.23	t	数量計算書P. 79 W=230kg =0.230t		t	



# 数量計算表 No. 17

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
鉄筋工[市場単価]						
	0.23	t	数量計算書P.79 W=232kg =0.232t		t	
足場						
足場工						
	40	掛m2	数量計算書P.79 A=43掛m2		掛m2	
支保						
パイプサポート支保・くさび結合支保						
	0.3	空m3	数量計算書P.79 V=0.3空m3		空m3	
蓋						
蓋版						
	1	枚	数量計算書P.79 N=1枚		枚	
ボックスカルバート閉塞工						
コンクリート						
コンクリート						
	2	m3	数量計算書P.81 V=1.9m3		m3	
型枠						
型枠						
	4	m2	数量計算書P.81 A=3.9m2		m2	
取付コンクリート工						
コンクリート						
コンクリート						
	0.5	m3	数量計算書P.83 V=0.5m3		m3	
型枠						

# 数量計算表 No. 18

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
型枠	3	m <sup>2</sup>	数量計算書P. 83 A=2. 5m <sup>2</sup>		m <sup>2</sup>	
鉄筋						
コンクリート削孔(電動ハンマドリル)	20	孔	数量計算書P. 83 N=20孔		孔	
ケミカルアンカー R-12N13×83mmガラス管相当品	20	本	数量計算書P. 83 N=20本		本	
鉄筋工[市場単価]	0.007	t	数量計算書P. 83 W=7kg =0.007t		t	
左側堤脚水路工						
側溝工						
自由勾配側溝						
自由勾配側溝(500×600)	16	m	数量計算書P. 86 L=15. 5m		m	
生コンクリート 18-8-25(20) 高炉 W/C≤65%	0. 8	m <sup>3</sup>	数量計算書P. 86 V=0. 8×1. 06(ロス率) =0. 848m <sup>3</sup>		m <sup>3</sup>	
側溝蓋						
蓋版	16	枚	数量計算書P. 86 N=16枚		枚	
集水桝工						
現場打ち集水桝						
集水桝(蓋設置なし) B600×L600×H600	1	基	数量計算書P. 88 N=1基		基	
集水桝(縞鋼板蓋) B600×L600×H1000	1	基	数量計算書P. 88 N=1基		基	

# 数 量 計 算 表      No. 19

名      称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
構内整備工						
アスファルト舗装工(構内舗装タイプ①)						
下層路盤(車・路)						
下層路盤(車道・路肩部)						
上層路盤(車・路)	266	m2	数量計算書P. 92 A=265.7m2		m2	
上層路盤(車道・路肩部)						
表層(車・路)	266	m2	数量計算書P. 92 A=265.7m2		m2	
表層(車道・路肩部) 3.0m<W						
アスファルト舗装工(構内舗装タイプ②)	266	m2	数量計算書P. 92 A=265.7m2		m2	
下層路盤(歩)						
下層路盤(歩道部)						
表層(歩)	138	m2	数量計算書P. 94 A=137.5m2		m2	
表層(歩道部) 1.4m≦W						
表層(歩道部) W<1.4m	130	m2	数量計算書P. 94 A=93.4+36.2 =129.6m2		m2	
アスファルト舗装工(乗入舗装)	8	m2	数量計算書P. 94 A=7.9m2		m2	
下層路盤(車・路)						

# 数 量 計 算 表      No. 20

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
下層路盤(車道・路肩部)	13	m <sup>2</sup>	数量計算書P. 96 A=12.6m <sup>2</sup>		m <sup>2</sup>	
上層路盤(車・路)						
上層路盤(車道・路肩部)	13	m <sup>2</sup>	数量計算書P. 96 A=12.6m <sup>2</sup>		m <sup>2</sup>	
表層(車・路)						
表層(車道・路肩部) W<1.4m	13	m <sup>2</sup>	数量計算書P. 96 A=12.6m <sup>2</sup>		m <sup>2</sup>	
側溝工						
プレキャストU型側溝						
ベンチフレーム(標準設計) BF-1-300 300×200×2000	31	m	数量計算書P. 98 L=31.0m		m	
防止柵工(進入口)						
転落(横断)防止柵						
防護柵(横断・転落防止柵)設置工	5	m	数量計算書P. 100 L=5×1.0 =5.0m		m	
金網・支柱(立入) 耐雪型塗装品 色:景観タークアラウン						
金網・支柱(立入防止柵)	5	m	数量計算書P. 100 L=4.7m		m	
金網・支柱(立入防止柵)(材料費)	5	m	数量計算書P. 100 L=4.7m		m	
基礎ブロック, 鋼管基礎	4	基	数量計算書P. 100 N=4基		基	
門扉 耐雪型塗装品 色:景観タークアラウン						

# 数 量 計 算 表      No. 21

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
門扉	1	基	数量計算書P. 100 N=1基		基	
門扉(材料費)	1	基	同上		基	
基礎ブロック, 鋼管基礎	1	基	数量計算書P. 100 N=1基		基	
基礎ブロック, 鋼管基礎	2	基	数量計算書P. 100 N=2基		基	
防止柵工(堤防境界部)						
金網・支柱(立入) 耐雪型塗装品 色: 景観グリーン						
金網・支柱(立入防止柵)	9	m	数量計算書P. 102, 立入防止フェンス詳細図(2/2) (P. 71) L=1.45+1.45+1.25+1.25 +1.3+1.85 =8.55m		m	
金網・支柱(立入防止柵)	10	m	数量計算書P. 102, 立入防止フェンス詳細図(2/2) (P. 71) L=2.0+2.0+2.0+2.0+2.0 =10.00m		m	
フェンス H2100×@2000 ヘースプレート仕様(平坦)	2	m	数量計算書P. 102, 立入防止フェンス詳細図(2/2) (P. 71) L=2.0m		m	
金網・支柱(立入防止柵)(材料費)	17	m	数量計算書P. 102, 立入防止フェンス詳細図(2/2) (P. 71) L=18.6-1.3 =17.3m		m	
フェンス(門扉) 耐雪型 片開き H2100×W1200 コンクリート基礎仕様(平坦) 塗装品 色: 景観グリーン	1	基	数量計算書P. 102, 立入防止フェンス詳細図(2/2) (P. 71) N=1基(L=1.3m)		基	
基礎ブロック, 鋼管基礎	9	基	数量計算書P. 102 N=9基		基	
基礎ブロック, 鋼管基礎	2	基	数量計算書P. 102 N=2基		基	
縁石工						
歩車道境界ブロック						
歩車道境界ブロック	10	m	数量計算書P. 104 L=9.5m		m	

# 数量計算表 No. 22

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
コンクリート						
	0.1	m3	数量計算書P. 104 V=0.1m3		m3	
堤防嵩上げ工						
掘削工						
掘削						
掘削						
	40	m3	数量計算書P. 107 V=42.8m3		m3	
盛土工						
路体(築堤)盛土						
路体(築堤)盛土						
	60	m3	数量計算書P. 107 V=58.3m3		m3	
法面整形工						
法面整形(盛土部)						
法面整形						
	90	m2	数量計算書P. 107 A=92.9m2		m2	
植生工						
張芝						
人力施工による植生工						
	30	m2	数量計算書P. 110 A=32.9m2		m2	
種子散布						
機械播種施工による植生工						
	60	m2	数量計算書P. 110 A=60.2m2		m2	

# 数量計算表 No. 23

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
堤防天端舗装工						
下層路盤(車・路)						
下層路盤(車道・路肩部)						
表層(車・路)	49	m2	数量計算書P. 112 A=48.8m2		m2	
表層(車道・路肩部) 3.0m<W	48	m2	数量計算書P. 112 A=47.6m2		m2	
堤防管理階段工						
基礎材						
基礎碎石	12	m2	数量計算書P. 114 A=12.0m2		m2	
コンクリート						
コンクリート	2	m3	数量計算書P. 114 V=2.4m3		m3	
型枠						
型枠	14	m2	数量計算書P. 114 A=13.8m2		m2	
構造物撤去工						
防護柵撤去工						
防護柵撤去(Gレベル)						
防護柵撤去工(カーブレベル撤去工)	10	m	数量計算書P. 118 L=10.0m		m	

# 数量計算表 No. 24

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
防護柵横断・転落						
防護柵(横断・転落防止柵)撤去工	98	m	数量計算書P. 118 L=98.3m		m	
構造物取壊し工						
コンクリート構造物取壊						
構造物とりこわし 無筋	37	m3	数量計算書P. 120, 123 V=36.5+0.5 =37.0m3		m3	
構造物とりこわし 有筋	3	m3	数量計算書P. 120 V=3.4m3		m3	
舗装版切断						
舗装版切断 As舗装	11	m	数量計算書P. 120 L=10.7m		m	
舗装版破碎						
舗装版破碎 As舗装	60	m2	数量計算書P. 120 A=47.6+12.6 =60.2m2		m2	
舗装版破碎 Co舗装	190	m2	数量計算書P. 120 A=188.8m2		m2	
運搬処理工						
殻運搬						
殻運搬 Co殻 無筋	37	m3	数量計算書P. 120, 123 V=36.5+0.5 =37.0m3		m3	
殻運搬 Co殻 有筋	3	m3	数量計算書P. 120 V=3.4m3		m3	
殻運搬 As舗装殻	3	m3	数量計算書P. 120 V=2.5m3		m3	



# 数 量 計 算 表      No. 25

名      称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
殻運搬 Co舗装殻	19	m3	数量計算書P. 120 V=18.9m3		m3	
殻処分						
廃材処理費 コンクリート殻廃材(無筋)	87	t	数量計算書P. 120, 123 W=86+1 =87t		t	
廃材処理費 コンクリート殻廃材(鉄筋)	9	t	数量計算書P. 120 W=9t		t	
廃材処理費 アスファルト舗装廃材	6	t	数量計算書P. 120 W=6t		t	
廃材処理費 コンクリート殻廃材(無筋)	44	t	数量計算書P. 120 W=44t		t	
現場発生品運搬						
矢板・鋼管スラップ 控除	1.6	t	数量計算書P. 118 W=98.3×16.1kg/SP =1583kg =1.583t		t	
現場発生品及び支給品運搬	1.77	t	数量計算書P. 118 W=10.0×18.9kg/m+ 98.3×16.1kg/SP =1772kg =1.772t		t	
現場発生品及び支給品積込・荷卸	1.77	t	同上		t	
仮設工						
工事用道路工						
既設水路						
U型側溝	44	m	数量計算書P. 126, 130 L=44.0m		m	
床掘り	10	m3	数量計算書P. 130 V=13.2m3		m3	
埋戻し	9	m3	数量計算書P. 130 V=8.8m3		m3	

# 数量計算表 No. 26

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
暗渠排水管						
暗渠排水管	44	m	数量計算書P. 126, 130 L=44.0m		m	
張芝						
掘削	20	m3	数量計算書P. 126 V=203.8×0.1 =20.38m3		m3	
人力施工による植生工	200	m2	数量計算書P. 130 A=203.8m2		m2	
安定処理						
土木安定シート 軟弱地盤安定 厚0.37mm	180	m2	数量計算書P. 126 A=179.8m2		m2	
現場発生品及び支給品運搬	0.04	t	数量計算書P. 130 W=179.8×210g/m2 =37758g =0.038t		t	
現場発生品及び支給品積込・荷卸	0.04	t	同上		t	
廃材処理 プラスチック廃材処理	38	kg	数量計算書P. 130 W=179.8×210g/m2 =37758g =37.8kg		kg	
工事用道路盛土						
路体(築堤)盛土	130	m3	数量計算書P. 126 V=132.4m3		m3	
購入土 レキ混じり土山部	150	m3	数量計算書P. 1 V=147.1m3		m3	
土砂等運搬	150	m3	同上		m3	
掘削	130	m3	数量計算書P. 130 V=132.4m3		m3	
土砂等運搬	480	m3	数量計算書P. 1 V=477.7m3		m3	

# 数 量 計 算 表 No. 27

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
残土処分費 公共事業で発生する建設残土	570	m3	数量計算書P. 1 $V=477.7 \times 1.2$ $=573.2m^3$		m3	
敷鉄板						
敷鉄板設置・撤去	195	m2	数量計算書P. 126, 130 $A=195.1m^2$		m2	
敷鉄板賃料	21	枚	数量計算書P. 126, 130 $N=195.1 \div$ $(1.524 \times 6.096)$ $=21.0枚$		枚	
敷砂利						
整地	10	m3	数量計算書P. 126 $V=97.8 \times 0.1$ $=9.78m^3$		m3	
再生クラッシャーラン RC-40	12	m3	数量計算書P. 126 $V=97.8 \times 0.1 \times 1.2$ $=11.7m^3$		m3	
仮橋・仮栈橋工						
覆工板設撤[仮橋]						
覆工板・覆工板受桁設置・撤去	64	m2	数量計算書P. 132 $A=16 \times 1.0 \times 2.0 \times 2回$ $=64.0m^2$		m2	
覆工板賃料	32	m2	数量計算書P. 132 $A=16 \times 1.0 \times 2.0$ $=32.0m^2$		m2	
H形鋼 H-400, 350, 300 360日以内	925	t・日	数量計算書P. 132, 日数算定 $N=4.386 \times 211$ $=925.4t \cdot 日$		t・日	
H形鋼 H-400, 350, 300 360日以内	196	t・日	数量計算書P. 132, 日数算定 $N=0.930 \times 211$ $=196.2t \cdot 日$		t・日	
H形鋼 H-400, 350, 300 整備料	5	t	数量計算書P. 132 $W=4386+930$ $=5316kg \Rightarrow 5.316t$		t	
溝形鋼(大形) SS400 7.5×200×80	0.6	t	数量計算書P. 132 $W=590kg \Rightarrow 0.590t$		t	
ロックマン H1 360日以内	5,064	個・日	数量計算書P. 132, 日数算定 $N=24 \times 211$ $=5064個 \cdot 日$		個・日	

# 数 量 計 算 表 No. 28

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
ロックマン H1 整備料	24	個	数量計算書P. 132 N=24個		個	
敷鉄板設置・撤去	37	m2	数量計算書P. 132 A=2×1. 524×6. 096 ×2回 =37. 2m2		m2	
敷鉄板賃料	2	枚	数量計算書P. 132 N=2枚		枚	
矢板・鋼管スラップ 控除	0. 6	t	数量計算書P. 132 W=590kg =0. 590t		t	
現場発生品及び支給品運搬	0. 59	t	同上		t	
現場発生品及び支給品積込・荷卸	0. 59	t	同上		t	
取付水路部覆工						
覆工板・覆板受桁						
覆工板・覆工板受桁設置・撤去	184	m2	数量計算書P. 134 N=8×1. 0×2. 0+ 56×1. 0×3. 0 =184. 0m2		m2	
覆工板賃料	184	m2	同上		m2	
H形鋼 H-400, 350, 300 360日以内	2, 241	t・日	数量計算書P. 134, 日数算定 N=10. 328×217 =2241. 2t・日		t・日	
H形鋼 H-400, 350, 300 360日以内	2, 109	t・日	数量計算書P. 134, 日数算定 N=9. 720×217 =2109. 2t・日		t・日	
H形鋼 H-400, 350, 300 整備料	20	t	数量計算書P. 134 W=10328+9720 =20048kg =20. 048t		t	
溝形鋼(大形) SS400 7. 5×200×80	2	t	数量計算書P. 134 W=1525kg =1. 525t		t	
ロックマン H1 360日以内	23, 436	個・日	数量計算書P. 134, 日数算定 N=108×217 =23436個・日		個・日	
ロックマン H1 整備料	108	個	数量計算書P. 134 N=108個		個	

# 数量計算表 No. 29

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
敷鉄板設置・撤去	111	m2	数量計算書P. 134 A=12×1.524×6.096 =111.48m2		m2	
敷鉄板賃料	12	枚	数量計算書P. 134 N=12枚		枚	
矢板・鋼管スラップ 控除	2	t	数量計算書P. 134 W=1525kg =1.525t		t	
現場発生品及び支給品運搬	1.53	t	数量計算書P. 134 W=1525kg =1.525t		t	
現場発生品及び支給品積込・荷卸	1.53	t	同上		t	
土留・仮締切工						
仮締切擁壁工						
コンクリート	2	m3	数量計算書P. 136 V=2.0m3		m3	
コンクリート	4	m3	数量計算書P. 138 V=3.5m3		m3	
型枠	17	m2	数量計算書P. 136, 138 A=6.8+9.7 =16.5m2		m2	
鉄筋工〔市場単価〕	0.07	t	数量計算書P. 136 W=74kg =0.074t		t	
土木安定シート 軟弱地盤安定 厚0.37mm	7	m2	数量計算書P. 136, 138 A=4.1+2.5 =6.6m2		m2	
現場発生品及び支給品運搬	0.001	t	数量計算書P. 136, 138 W=(4.1+2.5)×210g/m2 =1386g =0.001t		t	
現場発生品及び支給品積込・荷卸	0.001	t	同上		t	
廃材処理 プラスチック廃材処理	1	kg	数量計算書P. 136, 138 W=(4.1+2.5)×210g/m2 =1386g =1.386kg		kg	
構造物とりこわし 有筋	2	m3	数量計算書P. 136 V=2.0m3		m3	

# 数 量 計 算 表      No. 30

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
構造物とりこわし 無筋	4	m <sup>3</sup>	数量計算書P. 138 V=3. 5m <sup>3</sup>		m <sup>3</sup>	
殻運搬 Co殻 有筋	2	m <sup>3</sup>	数量計算書P. 136 V=2. 0m <sup>3</sup>		m <sup>3</sup>	
殻運搬 Co殻 無筋	4	m <sup>3</sup>	数量計算書P. 138 V=3. 5m <sup>3</sup>		m <sup>3</sup>	
廃材処理費 コンクリート殻廃材(鉄筋)	5	t	数量計算書P. 136 W=5t		t	
廃材処理費 コンクリート殻廃材(無筋)	8	t	数量計算書P. 138 W=8t		t	
鋼矢板						
鋼矢板圧入 (Nmax≦25)	43	枚	数量計算書P. 140 N=43枚		枚	
鋼矢板圧入 (Nmax≦25)	28	枚	数量計算書P. 140 N=26+2 =28枚		枚	
ガス切断	71	箇所	数量計算書P. 140 N=71箇所		箇所	
鋼矢板・H形鋼(埋設)	35. 7	t	数量計算書P. 140 W=27090+14040-5382 =35748kg=35. 748t		t	
鋼矢板・H形鋼(一部撤去)	5. 4	t	数量計算書P. 140 W=5382kg =5. 382t		t	
鋼矢板・H形鋼(埋設)	0. 4	t	数量計算書P. 140 W=480-120 =360kg =0. 360t		t	
鋼矢板・H形鋼(一部撤去)	0. 1	t	数量計算書P. 140 W=120kg =0. 120t		t	
油圧式杭圧入引抜機据付・解体	2	回	数量計算書P. 141 N=2回		回	
切梁・腹起し						
切梁・腹起し設置・撤去	7. 4	t	数量計算書P. 140 W=5868+1291+235 =7394kg =7. 394t		t	

# 数 量 計 算 表 No. 31

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
切梁・腹起し設置・撤去	10.8	t	数量計算書P. 140 W=8558+1883+342 =10783kg =10.783t		t	
山留材質料	5.9	t	数量計算書P. 140 W=5868kg =5.868t		t	
山留材質料	2.7	t	数量計算書P. 140 W=8558-5868 =2690kg =2.690t		t	
スルーサ H30-W50	4	個	数量計算書P. 140 N=4個		個	
無収縮剤 セメント系プレミックス 標準混和量1875 kg	188	kg	数量計算書P. 141 W=0.1×1875kg/m3 =187.5kg		kg	
H鋼杭						
鋼矢板・H形鋼(埋設)	0.1	t	数量計算書P. 141 W=2418-2299 =119kg =0.119t		t	
鋼矢板・H形鋼(一部撤去)	2.3	t	数量計算書P. 141 W=2299kg =2.299t		t	
ガス切断	1	箇所	数量計算書P. 141, 親杭横矢板構造図 (1/2) (P. 50) N=1箇所		箇所	
横矢板						
横矢板設置・撤去	21	m2	数量計算書P. 141 A=0.4+1.8+18.8 =21.0m2		m2	
現場発生品及び支給品運搬	1.91	t	数量計算書P. 141 W=0.01+0.1+1.8 =1.91t		t	
現場発生品及び支給品積込・荷卸	1.91	t	同上		t	
木くず処理費 廃木材	2	t	同上		t	
削孔(アンカー)						
コンクリート削孔(電動ハンマドリル)	55	孔	数量計算書P. 141 N=55孔		孔	

# 数量計算表 No. 32

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
あと施工アンカー 金属拡張アンカー(電気亜鉛めっき) 本体打込み式M16(W5/8)×60mm	55	本	数量計算書P. 141 N=55本		本	
チップング(厚2cm以下)	5	m2	数量計算書P. 141 A=5. 0m2		m2	
コンクリート						
コンクリート	1	m3	数量計算書P. 142 V=1. 1m3		m3	
型枠						
型枠	6	m2	数量計算書P. 142 A=5. 7m2		m2	
鉄筋						
鉄筋工[市場単価]	0. 02	t	数量計算書P. 142 W=18kg =0. 018t		t	
鉄筋工[市場単価]	0. 06	t	数量計算書P. 142 W=58kg =0. 058t		t	
コンクリート構造物取壊						
構造物とりこわし 有筋	0. 2	m3	数量計算書P. 142 V=0. 2m3		m3	
殻運搬 Co殻 有筋	0. 2	m3	同上		m3	
廃材処理費 コンクリート殻廃材(鉄筋)	1	t	数量計算書P. 142 W=1t		t	
仮水路工						
鋼矢板						
鋼矢板圧入(Nmax≦25)	29	枚	数量計算書P. 144 N=22+3+4 =29枚		枚	



# 数 量 計 算 表 No. 33

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
鋼矢板圧入(Nmax≦25)	49	枚	数量計算書P. 144 N=49枚		枚	
ガス切断	78	箇所	数量計算書P. 144 N=78箇所		箇所	
鋼矢板・H形鋼(埋設)	25.1	t	数量計算書P. 144 W=8580+20580-4110 =25050kg =25.050t		t	
鋼矢板・H形鋼(一部撤去)	4.1	t	数量計算書P. 144 W=4110kg =4.110t		t	
鋼矢板・H形鋼(埋設)	1.1	t	数量計算書P. 144 W=558+744-210 =1092kg =1.092t		t	
鋼矢板・H形鋼(一部撤去)	0.2	t	数量計算書P. 144 W=210kg =0.210t		t	
油圧式杭圧入引抜機据付・解体	5	回	数量計算書P. 144 N=5回		回	
切梁・腹起し						
切梁・腹起し設置・撤去	10.6	t	数量計算書P. 144 W=8427+1854+337 =10618kg =10.618t		t	
山留材質料	8.4	t	数量計算書P. 144 W=8427kg =8.427t		t	
コンクリート						
コンクリート	15	m3	数量計算書P. 144, 145 V=10.2+3.5+0.9+0.2 =14.8m3		m3	
型枠						
型枠	21	m2	数量計算書P. 145, 146 A=13.2+6.7+0.7 =20.6m2		m2	
プレキャストボックス						
ボックスカルバート	5	m	数量計算書P. 145 L=5.0m		m	

# 数 量 計 算 表      No. 34

名      称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
コンクリート	3	m3	数量計算書P. 145 V=3. 4m3		m3	
型枠	18	m2	数量計算書P. 145 A=18. 3m2		m2	
鉄筋工[市場単価]	0. 12	t	数量計算書P. 145 W=118kg =0. 118t		t	
コンクリート構造物取壊						
構造物とりこわし 無筋	4	m3	数量計算書P. 146 V=3. 5m3		m3	
構造物とりこわし 有筋	19	m3	数量計算書P. 145, 146 V=13. 6+{(5. 0× 2. 71t/m)÷2. 5t/m3} =19. 0m3		m3	
殻運搬 Co殻 無筋	4	m3	数量計算書P. 146 V=3. 5m3		m3	
殻運搬 Co殻 有筋	19	m3	数量計算書P. 145, 146 V=13. 6+{(5. 0× 2. 71t/m)÷2. 5t/m3} =19. 0m3		m3	
廃材処理費 コンクリート殻廃材(無筋)	8	t	数量計算書P. 146 W=8t		t	
廃材処理費 コンクリート殻廃材(鉄筋)	48	t	数量計算書P. 145, 146 W=34+(5. 0× 2. 71t/m)=47. 6t		t	
床掘り						
床掘り	130	m3	数量計算書P. 150 V=127. 3m3		m3	
埋戻し						
埋戻し	100	m3	数量計算書P. 150 V=88. 3+9. 2 =97. 5m3		m3	
基面整正						
基面整正	43	m2	数量計算書P. 150 A=42. 7m2		m2	

# 数 量 計 算 表      No. 35

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
土材料						
土砂等運搬 現場→改良土センター	110	m3	数量計算書P. 1 V=108.3m3		m3	
建設発生土改良土 石灰系固化材第4種建設発生土以上 最大粒径40mm以下CBR8%以上	130	m3	数量計算書P. 1 V=108.3×1.2 =130.0m3		m3	
土砂等運搬 改良土センター→現場	110	m3	数量計算書P. 1 V=108.3m3		m3	
暗渠排水管						
暗渠排水管	20	m	数量計算書P. 154 L=20.0m		m	
作業ヤード整備工						
覆工板・覆板受桁						
覆工板・覆工板受桁設置・撤去	16	m2	数量計算書P. 156, 159 A=8×1.0×2.0 =16.0m2		m2	
覆工板賃料	16	m2	同上		m2	
土のう						
大型土のう工	31	袋	数量計算書P. 156 N=31袋		袋	
大型土のう工	31	袋	数量計算書P. 159 N=31袋		袋	
現場発生品及び支給品運搬	0.06	t	数量計算書P. 159 W=31×1.85kg/枚 =57.35kg =0.057t		t	
現場発生品及び支給品積込・荷卸	0.06	t	同上		t	
廃材処理 プラスチック廃材処理	57	kg	数量計算書P. 159 W=31×1.85kg/枚 =57.35kg		kg	

# 数 量 計 算 表      No. 36

名      称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
ヤード盛土						
路体(築堤)盛土	110	m3	数量計算書P. 156 V=107.9m3		m3	
掘削	110	m3	数量計算書P. 156 V=107.9m3		m3	
土材料						
土砂等運搬	150	m3	数量計算書P. 1 V=145.7m3		m3	
購入土 レキ混じり土山部	150	m3	同上		m3	
敷鉄板						
敷鉄板設置・撤去	157	m2	数量計算書P. 156, 159 A=157.1m2		m2	
敷鉄板賃料	17	枚	数量計算書P. 156, 159 N=157.1÷ (1.524×6.096) =17枚		枚	
薬液注入工						
薬液注入工						
二重管スレナ工法	13	本	数量計算書 P. 161, 164, 165 N=13本		本	
二重管スレナ工法	58	本	数量計算書 P. 161, 166, 167 N=58本		本	
二重管スレナ工法	9	本	数量計算書 P. 161, 168, 169 N=9本		本	
二重管スレナ工法	2	本	数量計算書 P. 161, 170, 171 N=2本		本	
二重管スレナ工法	3	本	数量計算書 P. 161, 172, 173 N=3本		本	

# 数量計算表 No. 37

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
二重管スレーナ工法	2	本	数量計算書 P. 161, 174, 175 N=2本		本	
注入設備据付・解体	2	現場	数量計算書P. 161, 施工ス テップ 図 (1, 4/8) (P. 76, 79) N=2現場		現場	
水替工						
ポンプ 排水						
ポンプ 運転	114	日	日数算定より (P. 77, 78, 82)		日	
ポンプ 設置・撤去	4	箇所	堤脚水路切り回し、流水切り 回し、新水路通水、流水切り 替え N=4箇所		箇所	
交通管理工						
交通誘導警備員						
交通誘導警備員B	37.0	人日	日数算定より		人日	
重機分解組立輸送						
重機・機材回送費 日中作業 搬入時・搬出時	2	回	見積より N=2回		回	
仮設材運搬費						
仮設材等の運搬	180	t	数量計算書P. 177 W=180.1t		t	
仮設材等の運搬	180	t	同上		t	
仮設材等の積込み取卸し費	180	t	数量計算書P. 177 W=180.1t		t	
借地料						

# 数 量 計 算 表      No. 38

名      称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
借地料(一式入力) 借地期間10ヶ月 借地①A=6m2, 借地②A=163m2	1	式	仮設構造物・施工計画概要図(1/2)(P.44) N=1式		式	
試験費						
水セメント比測定費 W/Cミナ[MT-200~400]	4	回	ポンプゲート本体工、防塵施設工、下流接続函渠工、取付水路工 N=4回		回	
家屋調査費						
打合せ協議	1	業務	数量計算書P.179 N=1業務		業務	
現地踏査	1	業務	数量計算書P.179 N=1業務		業務	
事前調査 木造A 70㎡以上130㎡未満	3	棟	数量計算書P.179 N=3棟		棟	
事前調査 木造C 70㎡未満	1	棟	数量計算書P.179 N=1棟		棟	

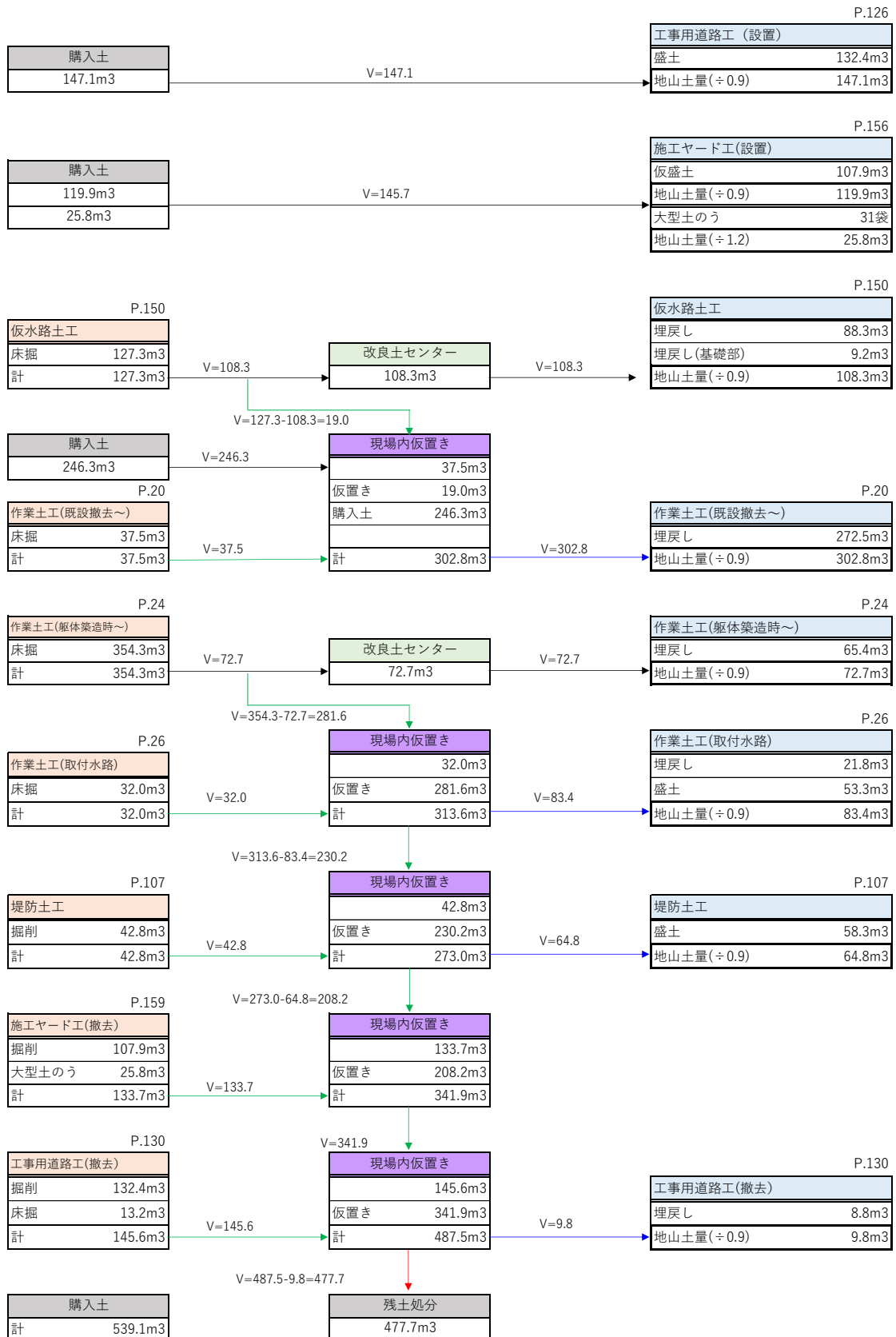
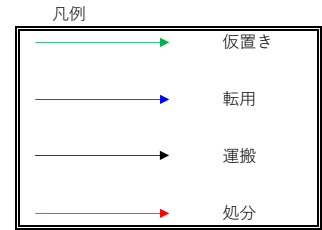
令和7年度

公雨 第7-3号

鴨島第一排水区雨水排水ポンプ土木工事

# 数量計算書 (当初)

# 土工フロー図





§ 1. 数 量 総 括 表

## 土 木 施 設 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
ポンプゲート排水施設工						
	作業土工(既設撤去～基礎杭・薬注施工時)	床 掘 り	切梁式土留掘削部 土 砂 B 領 域	m <sup>3</sup>	40	
		埋 戻 し	W2≥4m	〃	150	
		〃	1m≤W1<4m	〃	120	
	作 業 土 工 (躯体築造時～完了時)	床 掘 り	切梁式土留掘削部 土 砂 B 領 域	m <sup>3</sup>	350	
		埋 戻 し(改良土)	W1≥4m	〃	10	
		〃	1m≤W1<4m	〃	50	
		基 面 整 正		m <sup>2</sup>	51	
	作 業 土 工 (取付水路・構内整備)	床 掘 り	小規模	m <sup>3</sup>	30	
		埋 戻 し	小規模	〃	20	
		盛 土	4.0m≤B	〃	50	
	既 製 杭 工	鋼 管 杭	φ 500,全杭長L=40.0m 回転杭工法	本	8	ポンプゲート 本 体 工
		〃	φ 400,全杭長L=40.6m 回転杭工法	〃	6	除 塵 施 設 工
	矢 板 工	鋼 矢 板 打 込	鋼矢板Ⅱw型 L=5.5m 打込長 L=5.5m 最大N値=5(推定)	枚	6	枚 数
		〃	〃	kg	2,039	質 量
		鋼 矢 板 切 断	鋼矢板Ⅱw型	m	4	
		鋼矢板スクラップ	鋼矢板Ⅱw型	kg	1,298	
		鉄 筋	SD345 D16	〃	11	
		溶 接	サ イ ズ 6mm	m	2	
	ポンプゲート本体工	均しコンクリート	18-8-25 t=10cm	m <sup>2</sup>	24	
		均しコン型枠		〃	3	
		コ ン ク リ ー ト	24-12-25	m <sup>3</sup>	19	底 版 部
		〃	24-12-40	〃	48	底 版 以 外

## 土 木 施 設 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
		型 枠	一 般 型 枠	m <sup>2</sup>	240	
		鉄 筋	SD345 D13	kg	2,231	
		〃	SD345 D16～D25	〃	6,948	
		〃	SD345 D29～D32	〃	2,204	
		機械式鉄筋継手	モルタル充填継手 D25用	本	5	
		〃	モルタル充填継手 D29用	〃	8	
		目 地 材	t=20mm	m <sup>2</sup>	1	
		止 水 板	後付けゴム止水板 180L-EX型	m	11	
		足 場	枠組足場 H ≤ 30m	掛m <sup>2</sup>	220	
		支 保	パイプサポート支保 H < 4m	空m <sup>3</sup>	120	
		吊 フ ッ ク	Yインサート M20×150	本	6	
		〃	ステンレス鋼棒 φ 20 L=0.48m	〃	6	
	除 塵 施 設 工	均しコンクリート	18-8-25 t=10cm	m <sup>2</sup>	27	
		均しコン型枠		〃	2	
		コ ン ク リ ー ト	24-12-40	m <sup>3</sup>	45	
		型 枠	一 般 型 枠	m <sup>2</sup>	83	
		〃	合板円形型枠	〃	1	
		鉄 筋	SD345 D13	kg	1,318	
		〃	SD345 D16～D25	〃	1,342	
		目 地 材	t=20mm	m <sup>2</sup>	6	
		止 水 板	B=280mm 耐震型	m	9	
		〃	後付けゴム止水板 180L型	〃	11	
		足 場	枠組足場 H ≤ 30m	掛m <sup>2</sup>	10	
		支 保	パイプサポート支保 H < 4m	空m <sup>3</sup>	20	
	下流接続函渠工	均しコンクリート	18-8-25 t=10cm	m <sup>2</sup>	5	
		均しコン型枠		〃	2	

## 土 木 施 設 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
		モルタル充填		m <sup>3</sup>	0.2	
		コンクリート	24-12-40	〃	16	
		型 枠	一 般 型 枠	m <sup>2</sup>	38	
		鉄 筋	SD345 D13	kg	447	
		〃	SD345 D16～D25	〃	240	
		チ ッ ピ ン グ		m <sup>2</sup>	5	
		目 地 材	t=20mm	〃	2	
		止 水 板	後付けゴム止水板 180L型	m	4	
		支 保 材		kg	828	
		打込み式アンカーボルト(本体打込み式)	M16	本	18	
		支 保 材 撤 去		kg	828	
	下 流 接 続 函 渠 改 築 工	コンクリート	24-12-40	m <sup>3</sup>	1	
		型 枠	一 般 型 枠	m <sup>2</sup>	9	
		鉄 筋	SD345 D13	kg	48	
		〃	SD345 D16～D25	〃	48	
		機 械 式 鉄 筋 継 手	モルタル充填継手 D13用	本	32	
		〃	モルタル充填継手 D13用 鉄筋止め付	〃	9	
		〃	モルタル充填継手 D16用 鉄筋止め付	〃	18	
		モルタル注入		m <sup>3</sup>	0.02	
		既設翼壁張出部復旧 コンクリート	21-8-40	m <sup>3</sup>	0.3	
		既設翼壁張出部 復旧コン型枠	一 般 型 枠	m <sup>2</sup>	2	
	取 付 水 路 工 (擁 壁 部 嵩 上)	コンクリート	24-12-40	m <sup>3</sup>	1	
		型 枠	一 般 型 枠	m <sup>2</sup>	4	
		チ ッ ピ ン グ		〃	1	
		穿 孔	穿孔径φ16 削孔長L=0.10m	孔	16	
		樹脂カプセル	D13用	本	16	

## 土 木 施 設 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
		アンカー鉄筋	SD345 D13	kg	7	
		目 地 材	t=20mm	〃	0.3	
		止 水 板	B=200mm	m	1	
	取 付 水 路 工 ( 一 般 部 )	均しコンクリート	18-8-25 t=10cm	m <sup>2</sup>	15	
		均しコン型枠		〃	5	
		コンクリート	24-12-40	m <sup>3</sup>	32	
		型 枠	一 般 型 枠	m <sup>2</sup>	110	
		鉄 筋	SD345 D13	kg	1,249	
		〃	SD345 D16～D25	〃	1,671	
		チ ッ ピ ン グ		m <sup>2</sup>	45	
		穿 孔	穿孔径φ16 削孔長 L=0.10m	孔	206	
		〃	穿孔径φ16 削孔長 L=0.16m	〃	206	
		樹脂カプセル	標準タイプ D13用	本	206	
		〃	ロングタイプ D13用	〃	206	
		目 地 材	t=20mm	〃	1	
		止 水 板	B=200mm	m	4	
		〃	後付けゴム止水板 180L型	〃	4	
		支 保 材		kg	2,408	
		打込み式アンカーボルト(本体打込み式)	M16	本	50	
		支 保 材 撤 去		kg	2,408	
	取 付 水 路 改 築 工	コンクリート	24-12-40	m <sup>3</sup>	2	
		型 枠	一 般 型 枠	m <sup>2</sup>	14	
		鉄 筋	SD345 D13	kg	61	
		〃	SD345 D16～D25	〃	49	
		機械式鉄筋継手	モルタル充填継手 D13用	本	14	
		〃	モルタル充填継手 D13用 鉄筋止め付	〃	10	

## 土 木 施 設 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
		〃	モルタル充填継手 D16用 鉄筋止め付	〃	20	
		モ ル タ ル 注 入		m <sup>3</sup>	0.02	
付 属 物 設 置 工						
	点 検 施 設 工	ス テ ッ プ		本	44	
		FRP製グレーチング蓋	B1000×L1200 (開口 B900×L1100用)	式	1	
		FRP製床版(踊り場)	B2650×L1100	〃	1	
		FRP製マンホール蓋	φ 600	枚	1	
		角 落 し	L-75×75×6	kg	81	
		金属拡張アンカー (本体打込み式)	M12×50	本	24	
受 電 盤 ・ ポ ン プ 操 作 盤 基 礎 工						
	電 気 盤 基 礎 工	コ ン ク リ ー ト	24-12-40	m <sup>3</sup>	45	
		型 枠	一 般 型 枠	m <sup>2</sup>	46	
		鉄 筋	SD345 D13	kg	801	
		支 保	パイプサポート支保 H<4m	空m <sup>3</sup>	10	
	階 段 工	基 礎 砕 石	RC-40 t=15cm	m <sup>2</sup>	3	
		コ ン ク リ ー ト	21-8-40	m <sup>3</sup>	4	
		型 枠	一 般 型 枠	m <sup>2</sup>	9	
	防 止 柵 工	チ ェ ー ン 柵	H=900 着脱式	m	21	
	マ ッ ト レ ス 工	基 礎		m	7	延 長
		〃		m <sup>2</sup>	24	面 積
		ジ オ セ ル	GN-150SP-4	〃	14	
		〃	GN-150SP-6	〃	63	
		セ ル 接 続 材	セルジョイント	個	136	

## 土 木 施 設 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
		吸 出 し 防 止 材	タフネルEX-40	m <sup>2</sup>	62	長繊維不織布 (t=2mm)
		樹脂アンカーピン	□20×300	本	36	
		砕 石	RC-40	m <sup>3</sup>	15	(ロス率10%)
右側堤脚水路工						
	側 溝 工	ベンチフリューム	BF- I -300	m	5	
		側 溝 蓋	U字溝用グレーチング(歩道用)	枚	5	
	ボックスカルバート工	基 礎 砕 石	RC-40 t=20cm	m <sup>2</sup>	26	
		基礎コンクリート	18-8-25 t=10cm	〃	26	
		基礎コン型枠		〃	4	
		敷モルタル		m <sup>3</sup>	1	
		ボックスカルバート	B1000×H1000	m	19	延 長
		〃	Aタイプ 標準 L=2000	本	4	
		〃	Aタイプ 短尺 L=1500 側壁□500×1000開口,連結箱付	〃	1	
		〃	Bタイプ 標準 L=2000	〃	2	
		〃	Bタイプ 標準 L=2000 側壁□495×1000開口,連結箱付	〃	1	
		〃	Bタイプ 短尺 L=1400	〃	1	
		〃	Bタイプ 斜角 L=1392/981 連結箱付,定着箱移動	〃	1	
		〃	Bタイプ 斜角 L=1610/1199 連結箱付,定着箱移動	〃	1	
		PC 鋼 棒	B種1号 φ 13mm L=5960	〃	4	
		〃	B種1号 φ 13mm L=3960	〃	4	
		〃	B種1号 φ 13mm L=3460	〃	4	
		〃	B種1号 φ 13mm L=1460	〃	4	
		PC ナ ッ ト	M14	個	32	
		PC ワ ッ シ ャ ー	M14	枚	32	
		アンカープレート	GH1付	〃	32	
		グラウト漏止パッキン		〃	32	
		連 結 ボ ル ト	M16 ナット・ワッシャー付	組	8	

## 土 木 施 設 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
	取 付 桝 工	均しコンクリート	18-8-25 t=10cm	m <sup>2</sup>	4	
		均しコン型 枠		〃	1	
		コ ン ク リ ー ト	24-12-40	m <sup>3</sup>	5	
		型 枠	一 般 型 枠	m <sup>2</sup>	27	
		鉄 筋	SD345 D13	kg	230	
		〃	SD345 D16～D25	〃	232	
		足 場	枠組足場 H ≤ 30m	掛m <sup>2</sup>	40	
		支 保	パイプサポート支保 H < 4m	空m <sup>3</sup>	0.3	
		グ レ ー チ ン グ 蓋	B1200×L1200用 設計荷重7.8KN/m <sup>2</sup>	枚	1	
	ボックスカルバート 閉 塞 工	閉 塞 コ ン ク リ ー ト	18-8-40	m <sup>3</sup>	2	
		型 枠	一 般 型 枠	m <sup>2</sup>	4	
	取付コンクリート工	取付コンクリート	24-12-40	m <sup>3</sup>	1	
		型 枠	一 般 型 枠	m <sup>2</sup>	3	
		樹 脂 カ プ セ ル	D13用	本	20	
		差 し 筋	SD345 D13	kg	7	
左側堤脚水路工						
	側 溝 工	自 由 勾 配 側 溝	B500×H600	m	16	延 長
		〃	インバートコンクリート 18-8-25	m <sup>3</sup>	1	
		側 溝 蓋	コ ン ク リ ー ト 蓋 ( 歩 道 用 )	枚	16	
	集 水 桝 工	集 水 桝	M2-B600×L600×H600	箇所	1	
		〃	M2-B600×L600×H1000	〃	1	
		縞 鋼 板 蓋	S1-B600×L600	枚	1	



## 土 木 施 設 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
構 内 整 備 工						
	アスファルト舗装工 (構内舗装タイプ①)	下 層 路 盤	再生クラッシャーラン (RC-40) t=12cm	m <sup>2</sup>	266	
		上 層 路 盤	粒調砕石(M-40) t=12cm	〃	266	
		表 層	⑤密粒度アスコン (新20FH) t=5cm	〃	266	3.0m < W
	アスファルト舗装工 (構内舗装タイプ②)	路 盤	再生クラッシャーラン (RC-40) t=15cm	m <sup>2</sup>	138	
		表 層	⑨密粒度アスコン (13F) t=4cm	〃	93	3.0m < W
		〃	〃	〃	36	1.4m ≦ W ≦ 3.0m
		〃	〃	〃	8	W < 1.4m
	アスファルト舗装工 (乗入舗装)	下 層 路 盤	再生クラッシャーラン (RC-40) t=12cm	m <sup>2</sup>	13	
		上 層 路 盤	粒調砕石(M-40) t=12cm	〃	13	
		表 層	⑤密粒度アスコン (新20FH) t=5cm	〃	13	W < 1.4m
	側 溝 工	ベンチフリューム	BF- I -300	m	31	
	防止柵工(進入口)	車両進入防止柵	着脱式 B=1.0m	本	5	
		フェンス	コンクリート基礎	m	5	
		門 扉		式	1	
		コンクリート基礎	B300×L300×H450	箇所	4	フェンス
		〃	B300×L300×H400	〃	1	門 扉
		〃	B550×L550×H700	〃	2	門 扉
		〃	B300×L300×H400	〃	10	車両進入 防止柵
	防 止 柵 工 (堤防境界部)	フェンス	コンクリート基礎仕様	m	19	
		〃	ベースプレート仕様	〃	2	
		門 扉		式	1	

## 土 木 施 設 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
		コンクリート基礎	B300×L300×H450	箇所	9	フェンス
		〃	B400×L400×H500	〃	2	門 扉
	縁 石 工	縁 石	Fc-2	m	10	
		エプロン復旧	コンクリート	m <sup>3</sup>	0.1	
堤防嵩上げ工						
	堤防土工	掘削(土砂)		m <sup>3</sup>	40	
		盛 土	B<2.5m	〃	60	
		法面整形(盛土部)	機 械	m <sup>2</sup>	90	
	植 生 工	張 芝		m <sup>2</sup>	30	
		種 子 吹 付		〃	60	
	堤防天端舗装工	路 盤	RC-40 t=15cm	m <sup>2</sup>	49	
		表 層	密粒度 As13(再生) t=4cm	〃	48	3.0m < W
	堤防管理階段工	再 生 砕 石	RC-40 t=20cm	m <sup>2</sup>	12	
		コンクリート	21-8-40	m <sup>3</sup>	2	
		型 枠	一 般 型 枠	m <sup>2</sup>	14	
構造物撤去工						
	防護柵撤去工	防護柵撤去 (ガードレール)		m	10	
		防護柵撤去 (転落防止柵)		〃	98	
	構造物取壊し工	コンクリート 構造物取壊し	無筋構造物	m <sup>3</sup>	37	
		〃	鉄筋構造物	〃	3	
		舗装版切断	アスファルト舗装版 t≤15cm	m	11	

## 土 木 施 設 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
		舗 装 版 取 壊 し	アスファルト舗装版 t=4cm	m <sup>2</sup>	48	
		〃	アスファルト舗装版 t=5cm	〃	13	
		〃	コンクリート舗装版 t=10cm	〃	189	
		ガ ラ 処 分	無 筋 構 造 物	t	86	
		〃	鉄 筋 構 造 物	〃	9	
		〃	アスファルト舗装版	〃	6	
		〃	コンクリート舗装版	〃	44	
	縁 石 撤 去 工	縁 石 撤 去		m	10	
		ガ ラ 処 分	無 筋 構 造 物	t	1	
仮 設 工						
	工 事 用 道 路 工 ( 設 置 工 )	既 設 水 路 撤 去	BF-500	m	44	既設転用
		高密度ポリエチレン管	φ 500	〃	44	
		芝 剥 ぎ 取 り		m <sup>2</sup>	204	
		土 木 シ ー ト		〃	180	
		盛 土		m <sup>3</sup>	130	
		敷 鉄 板	22×1524×6096	m <sup>2</sup>	195	
		敷 砂 利	RC-40 t=10cm	〃	100	
	工 事 用 道 路 工 (撤去及び復旧工)	高 密 度 ポ リ エ チ レ ン 管 撤 去	φ 500	m	44	
		土 木 シ ー ト 撤 去		m <sup>2</sup>	180	
		掘 削		m <sup>3</sup>	130	
		敷 鉄 板 撤 去	22×1524×6096	m <sup>2</sup>	195	
		床 掘 り	土 砂	m <sup>3</sup>	10	
		埋 戻 し	W1<1m	〃	10	
		基 面 整 正		m <sup>2</sup>	31	
		既 設 水 路 復 旧	BF-500	m	44	既設転用

## 土 木 施 設 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
		張 芝		m <sup>2</sup>	204	
	川裏側翼壁部仮橋工(設置撤去2回)	覆 工 板	MD-1000×2000×211	枚	16	設置・撤去
		主 桁	H-400×400×13×21	kg	4,386	設置・撤去
		覆 工 板 止 め	[-200×80×7.5×11	〃	590	設置・撤去
		桁 受	H-300×300×10×15	〃	930	設置・撤去
		締 結 金 具	ロックマンH1型	本	24	設置・撤去
		敷 鉄 板	PL-22×1524×6096	枚	2	設置・撤去
	取付水路部覆工	覆 工 板	MD-1000×2000×211	枚	8	設置・撤去
		〃	MD-1000×3000×211	〃	56	設置・撤去
		主 桁	H-350×350×12×19	kg	10,328	設置・撤去
		覆 工 板 止 め	[-200×80×7.5×11	〃	1,525	設置・撤去
		桁 受	H-350×350×12×19	〃	9,720	設置・撤去
		締 結 金 具	ロックマンH1型	本	108	設置・撤去
		敷 鉄 板	PL-22×1524×6096	枚	12	設置・撤去
	仮締切擁壁工(下流仮締切)	コンクリート	24-12-40	m <sup>3</sup>	2	
		型 枠	一 般 型 枠	m <sup>2</sup>	7	
		鉄 筋	SD345 D13	kg	74	
		土 木 シ ー ト		m <sup>2</sup>	4	
		コンクリート 構造物取壊し	鉄 筋 構 造 物	m <sup>3</sup>	2	
		ガ ラ 処 分	鉄 筋 構 造 物	t	5	
	仮締切擁壁工(上流仮締切)	コンクリート	18-8-40	m <sup>3</sup>	4	
		型 枠	一 般 型 枠	m <sup>2</sup>	10	
		土 木 シ ー ト		〃	3	
		コンクリート 構造物取壊し	無 筋 構 造 物	m <sup>3</sup>	4	

## 土 木 施 設 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
		ガ ラ 処 分	無 筋 構 造 物	t	8	
	仮 設 土 留 工	鋼 矢 板 打 込	鋼矢板Ⅲ型 L=10.5m 打込長 L=9.8m	枚	43	枚 数
		〃	〃	kg	27,090	質 量
		〃	鋼矢板Ⅲ型 L=9.0m 打込長 L=5.4m	枚	26	枚 数
		〃	〃	kg	14,040	質 量
		〃	鋼矢板Ⅲ型 L=4.0m 打込長 L=1.5m	枚	2	枚 数
		〃	〃	kg	480	質 量
		鋼 矢 板 切 断	鋼矢板Ⅲ型	m	28	
		鋼 矢 板 スクラップ	鋼矢板Ⅲ型	kg	5,382	
		鋼 矢 板 スクラップ	鋼矢板Ⅲ型	kg	120	
		支保(一時撤去有り)	主 部 材	〃	5,868	設置・撤去
		〃	副 部 材 (A)	〃	1,291	〃
		〃	副 部 材 (B)	〃	235	〃
		支保(一時撤去無し)	主 部 材	〃	8,558	設置・撤去
		〃	副 部 材 (A)	〃	1,883	〃
		〃	副 部 材 (B)	〃	342	〃
		ス ル ー サ	H30-W50	個	4	
		モ ル タ ル 充 填	無 収 縮 モ ル タ ル	m <sup>3</sup>	0.1	スルーサ
		圧入機据付回数		回	2	
		親 杭	H-300×300×10×15	kg	2,418	
		親 杭 撤 去	H-300×300×10×15	〃	2,299	
		横 矢 板	松板t=3cm	m <sup>2</sup>	0.4	設置・撤去
		〃	〃	m <sup>3</sup>	0.01	〃
		〃	松板t=4cm	m <sup>2</sup>	2	〃
		〃	〃	m <sup>3</sup>	0.1	〃
		〃	松板t=12cm	m <sup>2</sup>	19	〃
		〃	〃	m <sup>3</sup>	2	〃

## 土 木 施 設 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
		打込み式アンカー	M16	本	55	
		チ ッ ピ ン グ		m <sup>2</sup>	5	増し厚コン クリート
		増し厚コンクリート	24-12-40	m <sup>3</sup>	1	
		増し厚コン型枠	一 般 型 枠	m <sup>2</sup>	6	
		鉄 筋	SD345 D13	kg	18	
		〃	SD345 D16～D25	〃	58	
		コンクリート 構造物取壊し	鉄 筋 構 造 物	m <sup>3</sup>	0.2	
		ガ ラ 処 分	鉄 筋 構 造 物	t	1	
	仮水路工	鋼矢板打込	鋼矢板Ⅲ型 L=6.5m 打込長 L=6.0m	枚	22	枚 数
		〃	〃	kg	8,580	質 量
		〃	鋼矢板Ⅲ型 L=3.1m 打込長 L=2.5m	枚	3	枚 数
		〃	〃	kg	558	質 量
		〃	鋼矢板Ⅲ型 L=3.1m 打込長 L=2.6m	枚	4	枚 数
		〃	〃	kg	744	質 量
		〃	鋼矢板Ⅲ型 L=7.0m 打込長 L=6.3m	枚	49	枚 数
		〃	〃	kg	20,580	質 量
		鋼矢板打込切断	鋼矢板Ⅲ型	m	31	
		鋼矢板スクラップ	鋼矢板Ⅲ型	kg	4,110	
		鋼矢板スクラップ	鋼矢板Ⅲ型	kg	210	
		支 保	主 部 材	〃	8,427	設置・撤去
		〃	副 部 材 (A)	〃	1,854	〃
		〃	副 部 材 (B)	〃	337	〃
		圧入機据付回数		回	5	
		底張コンクリート	18-8-40	m <sup>3</sup>	10	
		防護コンクリート	18-8-40	〃	4	
		防護コン型枠	一 般 型 枠	m <sup>2</sup>	13	
		プレキャスト 門型カルバート	B2000×H1900	m	5	設置・撤去

## 土 木 施 設 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
		現 場 打 ち インバートコン	24-12-40	m <sup>3</sup>	3	
		インバート型 枠	一 般 型 枠	m <sup>2</sup>	18	
		鉄 筋	SD345 D13	kg	118	
		仮 水 路 止 水 コンクリート	18-8-40	m <sup>3</sup>	1	
		止 水コン型 枠	一 般 型 枠	m <sup>2</sup>	7	
		根 止 め コンクリート	18-8-40	m <sup>3</sup>	0.2	
		根 止 めコン型 枠	一 般 型 枠	m <sup>2</sup>	1	
		コンクリート 構造物取壊し	無 筋 構 造 物	m <sup>3</sup>	4	
		〃	鉄 筋 構 造 物	〃	14	
		ガ ラ 処 分	無 筋 構 造 物	t	8	
		〃	鉄 筋 構 造 物	〃	34	
	仮 水 路 土 工	床 掘 り	切梁式土留掘削部 土 砂 A 領 域	m <sup>3</sup>	130	
		埋 戻 し (改 良 土)	1m≦W1<4m	〃	90	
		埋 戻 し (基礎部・改良土)	1m≦W1<4m	〃	10	
		基 面 整 正		m <sup>2</sup>	43	
	仮 廻 水 路 工	高密度ポリエチレン管	φ 800	m	20	設置・撤去
	施 工 ヤード 工 ( 設 置 工 )	覆 工 板	MD-1000×2000×211	枚	8	
		大 型 土 の う		袋	31	
		仮 盛 土		m <sup>3</sup>	110	
		敷 鉄 板	22×1524×6096	m <sup>2</sup>	157	
	施 工 ヤード 工 ( 撤 去 工 )	覆 工 板 撤 去	MD-1000×2000×211	枚	8	
		大 型 土 の う 撤 去		袋	31	
		掘 削		m <sup>3</sup>	110	
		敷 鉄 板 撤 去	22×1524×6096	m <sup>2</sup>	157	

土 木 施 設 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
	薬液注入工	薬液注入	二重管ストレーナ 複相方式	式	1	



§ 2. ポンプゲート  
排水施設工

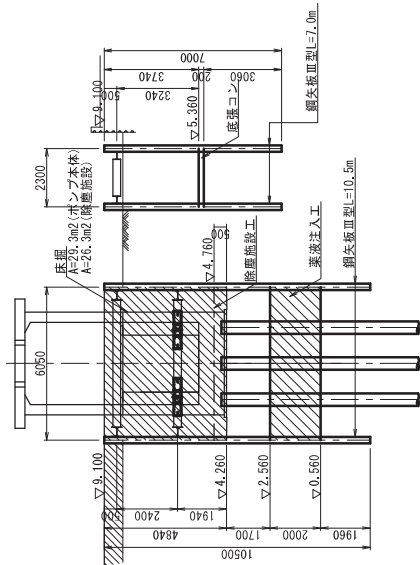
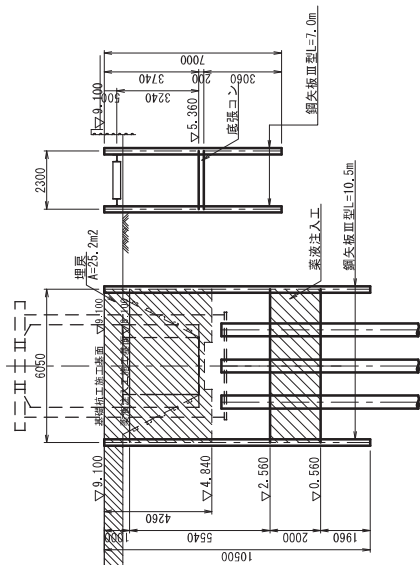
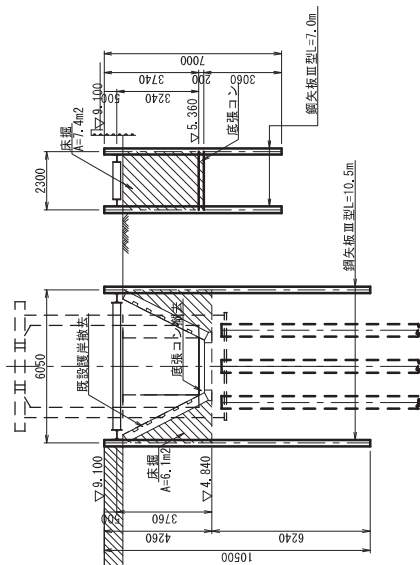
1.           作     業     土     工  
          (既設撤去～基礎杭・薬注施工時)

種 別	算 式	数 量
<b>作 業 土 工</b> <b>(既設撤去～基礎杭・薬注施工時)</b>		
	1. 床 掘 り	
	切梁式土留掘削部 土砂 B領域	
	ポンプ本体 6.1 m <sup>2</sup> × 6.0	= 36.6
	除塵施設 0.1 m <sup>2</sup> × 8.6	= 0.9
	計	37.5 m <sup>3</sup>
	2. 埋 戻 し	
	ポンプ本体工 W2≥4m 25.2 m <sup>2</sup> × 6.0	= 151.2 m <sup>3</sup>
	除塵施設工 1m≤W1<4m 14.1 m <sup>2</sup> × 8.6	= 121.3 m <sup>3</sup>
	計	272.5 m <sup>3</sup>

# 土工図 (1/2) S=1:100 [ポンプゲート本体工部、仮水路下流部]

基礎杭・薬液注入施工時

躯体築造時

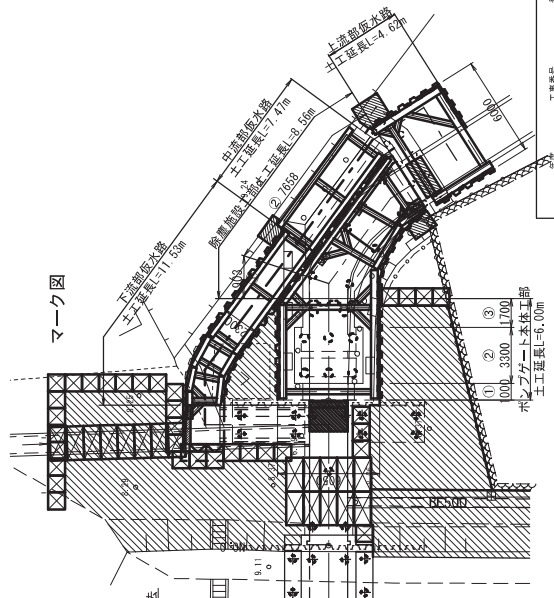
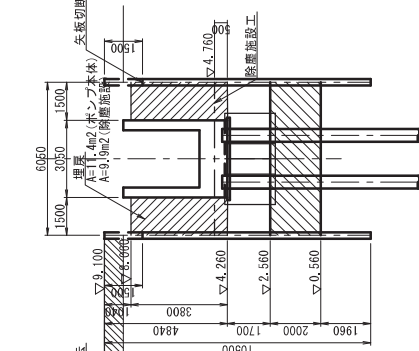
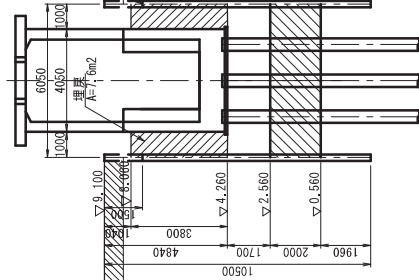
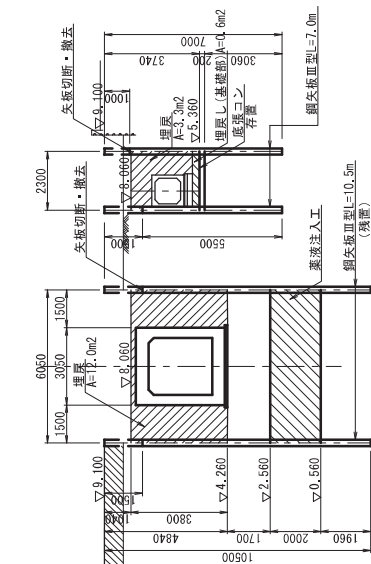


完了時①断面

完了時②断面

完了時③断面

マーク図



工事番号	号
上流側	機軸7日機 機内
土工図 (1/2)	
図尺 1:100	図面全 55 葉の 71
測 定	年 月 日
設 計	年 月 日
新 潟 県 上 越 市	

※.完了時の埋戻土は、改良土（一軸圧縮強度75kN/㎡以上）を使用する。  
(非液化化材料として)



2. 作 業 土 工  
( 軀 体 築 造 時 ~ 完 了 時 )



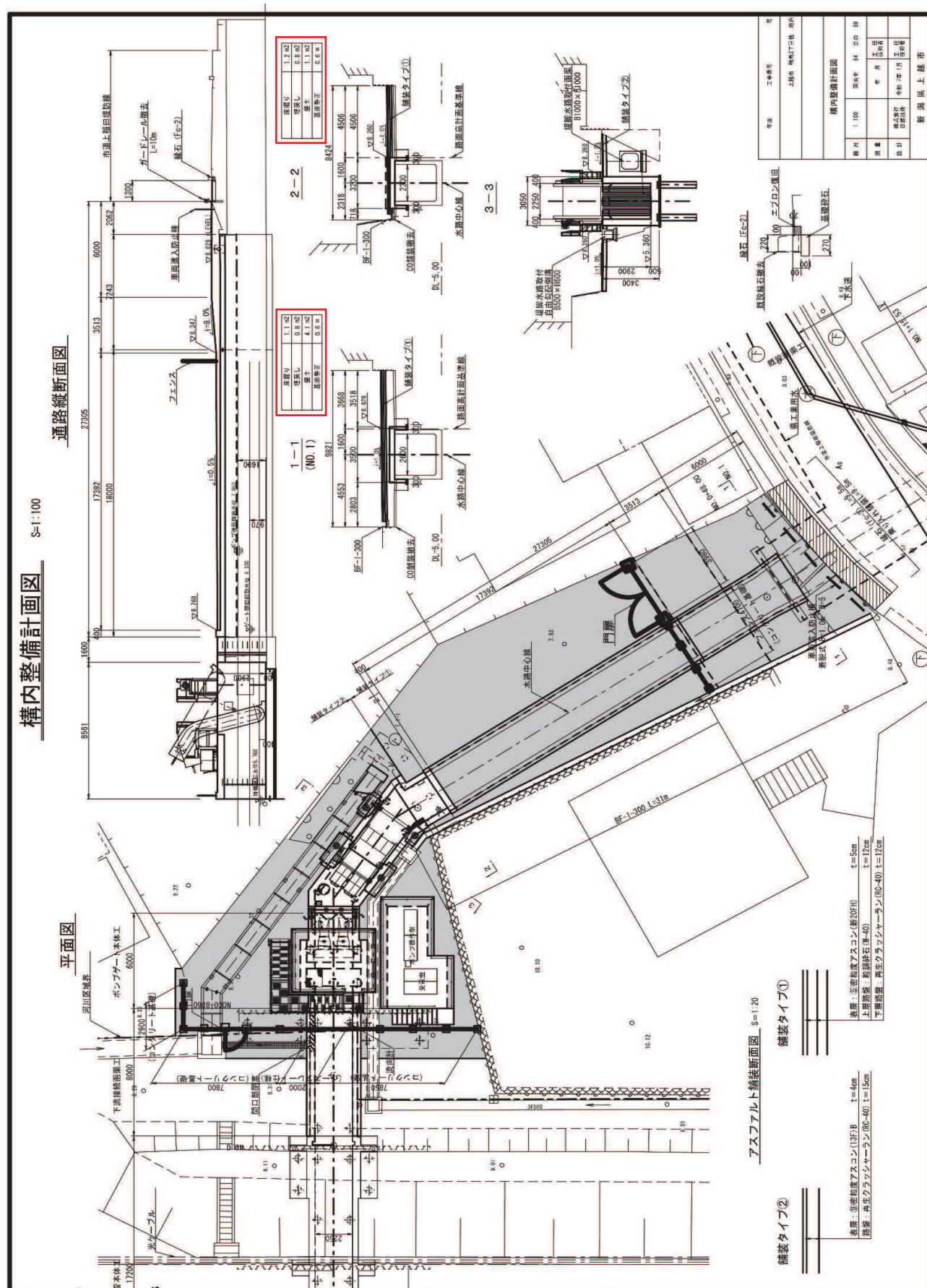
3.            作    業    土    工  
              ( 取 付 水 路 ・ 構 内 整 備 )



種 別	算 式	数 量
<b>作 業 土 工</b> <b>(取付水路・構内整備)</b>		
1. 床 掘 り 小規模	$1.1 \text{ m}^2 \times 6.0 = 6.6$ $1/2 \times ( 1.1 \text{ m}^2 + 1.2 \text{ m}^2 ) \times 3.5 = 4.0$ $1.2 \text{ m}^2 \times ( 17.4 + 0.4 ) = 21.4$ 計	   32.0 m <sup>3</sup>
2. 埋 戻 し 小規模	$0.8 \text{ m}^2 \times 6.0 = 4.8$ $1/2 \times ( 0.8 \text{ m}^2 + 0.8 \text{ m}^2 ) \times 3.5 = 2.8$ $0.8 \text{ m}^2 \times ( 17.4 + 0.4 ) = 14.2$ 計	   21.8 m <sup>3</sup>
3. 盛 土 4.0m≦B	$4.1 \text{ m}^2 \times 6.0 = 24.6$ $1/2 \times ( 4.1 \text{ m}^2 + 1.1 \text{ m}^2 ) \times 3.5 = 9.1$ $1.1 \text{ m}^2 \times ( 17.4 + 0.4 ) = 19.6$ 計	   53.3 m <sup>3</sup>

$S=1:100$ 

通路縦断面図

 $S=1:100$ 

#### 4. 既 製 杭 工

## 鋼管杭

[illegible]

(興)

1. 継ぎ杭の場合は合わせて1本として算出する。
2. 杭径、長さごとに集計する。
3. 端部補強材の溶接長は、杭先端に補強バンドを溶接する場合に算出する。
4. 現場円周補強材には、裏当てリング及びストッパーが含まれる。
5. 補強材には、十字、二十字、井桁の種類を記入する。
6. 杭頭鉄筋の鉄筋量は鉄筋規格・径別に集計する。
7. 鉄筋溶接長は、杭外周に補強鉄筋を溶接する場合に算出する。
8. スズレ止めリングの溶接長は、スズレ止めリング上側一面の全周を算出する。
9. その他付属品には、チャッキングプレート、回転防止板等の付属品を算出する。
10. 橋梁については、各橋本・橋脚ごとに集計する。
11. 掘削残土については別途算出する。

種 別	算 式	数 量
鋼 管 杭 計 算 内 訳		
1. 中詰コンクリート	<p><b>ポンプゲート本体工</b>  <b>【1本当り】</b>  鋼管杭 φ 500 <math>\pi / 4 \times 0.48^2 \times 1.01</math> = 0.2 m<sup>3</sup>  <b>【全本数当り】</b>  0.2 m<sup>3</sup> × 8 = 1.6 m<sup>3</sup></p> <p><b>除塵施設工</b>  <b>【1本当り】</b>  鋼管杭 φ 400 <math>\pi / 4 \times 0.38^2 \times 0.76</math> = 0.1 m<sup>3</sup>  <b>【全本数当り】</b>  0.1 m<sup>3</sup> × 6 = 0.6 m<sup>3</sup></p>	
2. 杭頭補強鉄筋	<p><b>ポンプゲート本体工</b>  <b>【1本当り】</b>  タイプⅠ  SD345 D13 = 17  SD345 D16～D25 (D22) = 129  計 146 kg</p> <p>タイプⅡ  SD345 D13 = 12  SD345 D16～D25 (D22) = 130  計 142 kg</p> <p>タイプⅢ  SD345 D13 = 12  SD345 D16～D25 (D22) = 128  計 140 kg</p> <p>タイプⅣ  SD345 D13 = 17  SD345 D16～D25 (D22) = 130  計 147 kg</p> <p>タイプⅤ  SD345 D13 = 17  SD345 D16～D25 (D22) = 128  計 145 kg</p>	

種 別	算 式	数 量
	<b>【全本数分】</b> SD345 D13 タイプⅠ 17 × 2 本 = 34 タイプⅡ 12 × 2 本 = 24 タイプⅢ 12 × 1 本 = 12 タイプⅣ 17 × 2 本 = 34 タイプⅤ 17 × 1 本 = 17 計 121 kg	
	SD345 D16～D25 (D22) タイプⅠ 129 × 2 本 = 258 タイプⅡ 130 × 2 本 = 260 タイプⅢ 128 × 1 本 = 128 タイプⅣ 130 × 2 本 = 260 タイプⅤ 128 × 1 本 = 128 計 1,034 kg	
	ポンプゲート本体工合計 121 kg + 1034 kg = 1,155 kg	
	<b>除塵施設工</b> <b>【1本当り】</b> タイプⅠ SD345 D13 = 7 SD345 D16～D25 (D16) = 19 計 26 kg	
	タイプⅡ SD345 D13 = 7 SD345 D16～D25 (D16) = 20 計 27 kg	
	タイプⅢ SD345 D13 = 7 SD345 D16～D25 (D16) = 20 計 27 kg	
	<b>【全本数分】</b> SD345 D13 タイプⅠ 7 × 4 本 = 28 タイプⅡ 7 × 1 本 = 7 タイプⅢ 7 × 1 本 = 7 計 42 kg	

種 別	算 式	数 量
	SD345 D16～D25 (D16)	
	タイプⅠ 19 × 4 本 =	76
	タイプⅡ 20 × 1 本 =	20
	タイプⅢ 20 × 1 本 =	20
	計	116 kg
	ポンプゲート本体工合計	
	42 kg + 116 kg =	158 kg

## 5. 矢板工



種 別	算 式	数 量
<b>矢 板 工</b>		
1. 鋼 矢 板 打 込	鋼矢板Ⅱw型 L=5.5m 打込長 L=5.5m 最大N値=5(推定) 枚数 = 質量 5.50 × 6 × 61.8 kg/m =	6 枚 2,039 kg
2. 鋼 矢 板 切 断	鋼矢板Ⅱw型 =	3.5 m
3. 鋼矢板スクラップ	鋼矢板Ⅱw型 3.5 × 6 × 61.8 kg/m =	1,298 kg
4. 鉄 筋 SD345 D16	0.60 × 2 × 6 × 1.560 kg/m =	11 kg
5. 溶 接 サイズ 6mm	6 × 0.40 m/枚 =	2.4 m

## 6. ポンプゲート本体工

種 別	算 式	数 量
<b>ポンプゲート本体工</b>		
1. 均しコンクリート t=10cm	$3.25 \times 1.00 + 4.25 \times 3.50 + 3.25 \times 1.70 =$	23.7 m <sup>2</sup>
2. 均しコン型枠	$(1.00 + 3.50 + 1.70 + 4.25) \times 0.10 \times 2 =$ $\sqrt{2} \times 0.10 \times 3.25 =$	2.1 0.5
	計	2.6 m <sup>2</sup>
3. コンクリート	全体積 ① $(4.00 \times 5.05 - 1.10 \times 0.90 - 0.40 \times 0.20 \times 2) \times 0.40 =$ ② $1/2 \times 0.40 \times 0.20 \times (5.00 + 5.25) =$ ③ $3.30 \times 4.05 \times 7.85 =$ 控除 $1.40 \times 3.25 \times 7.15 + 1.10 \times 3.25 \times 6.85 =$ " $2.25 \times 2.50 \times 0.40 =$ " $(2.25 \times 2.50 - 1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times 2) \times 0.40 =$ $(3.25 \times 3.30 - 2.25 \times 3.00) \times 0.40 =$ ④ $(3.05 \times 4.00 - 2.25 \times 3.00) \times 1.70 =$ $1/2 \times (0.60 + 0.50) \times 0.10 \times 3.05 =$ ⑤ $(3.05 \times 3.50 - 2.25 \times 2.50 + 1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times 2) \times 1.00 =$	7.6 0.4 104.9 -57.0 -2.3 -2.2 1.6 9.3 0.2 5.1
	計	67.6 m <sup>3</sup>
	<b>【24-12-25】 底版部</b> ③ $3.30 \times 4.05 \times 1.00 - 1.00 \times 3.25 \times 0.30 =$ ④ $1.70 \times 3.05 \times 1.00 =$ $1/2 \times (0.60 + 0.50) \times 0.10 \times 3.05 =$ ⑤ $3.05 \times 1.00 \times 0.50 =$	12.4 5.2 0.2 1.5
	計	19.3 m <sup>3</sup>
	<b>【24-12-40】 底版以外</b> $67.6 \text{ m}^3 - 19.3 \text{ m}^3 =$	48.3 m <sup>3</sup>

種 別	算 式	数 量	
4. 型 枠 一般型枠	① ( 4.00 + 5.05 + 1.10 + 0.90 ) × 2 × 0.40 =	8.8	
	( 0.40 + 0.20 ) × 4 × 0.40 =	1.0	
	0.70 × 5.05 + 3.30 × 0.50 × 2 =	6.8	
	1.00 × 2.45 - 0.40 × 0.20 × 2 =	2.3	
	0.30 × 1.95 =	0.6	
	② $\frac{1}{2} \times 0.40 \times 0.20 \times 4$ =	0.2	
	$\sqrt{0.40 \times 0.40 + 0.20 \times 0.20} \times ( 5.00 + 5.25 ) =$	4.6	
	③ ( 3.30 + 0.40 ) × 2 × 7.85 =	58.1	
	4.05 × 7.85 - 3.05 × 3.50 =	21.1	
	0.10 × 4.00 × 2 =	0.8	
	1.00 × 6.95 × 2 + 0.40 × 6.65 × 2 =	19.2	
	1.10 × 6.65 × 2 =	14.6	
	3.25 × ( 6.65 + 6.95 ) - 2.25 × 2.50 × 2 =	33.0	
	3.25 × 6.65 - 2.25 × 2.50		
	+ $\frac{1}{2} \times 0.20 \times 0.20 \times 2 =$	16.0	
	0.20 × 0.90 × 2 + 0.20 × 1.10 =	0.6	
	3.25 × 3.30 - 2.25 × 3.00 =	4.0	
	( 2.25 + 2.50 × 2 ) × 0.40 =	2.9	
	( 1.85 + 2.30 × 2		
	+ $\sqrt{2 \times 0.20 \times 2} ) \times 0.40 =$	2.8	
	④ ( 4.00 + 3.00 ) × 1.70 × 2 =	23.8	
	$\frac{1}{2} \times ( 0.60 + 0.50 ) \times 0.10 \times 2 =$	0.1	
	3.05 × 4.10 - 2.25 × 3.00 =	5.8	
	⑤ 1.00 × 3.50 × 2 =	7.0	
	( 1.85 + 2.30 × 2		
	+ $\sqrt{2 \times 0.20 \times 2} ) \times 1.00 =$	7.0	
	2.25 × 0.50 + $\frac{1}{2} \times 0.20 \times 0.20 \times 2 =$	1.2	
0.40 × 0.60 × 2 + 0.10 × 0.40 × 2 =	0.6		
	計	242.9 m <sup>2</sup>	
5. 鉄 筋	SD345 D13 =	2,231 kg	
	SD345 D16～D25 D16 D19 D22 D25 1828 + 467 + 413 + 4240 =	6,948 kg	
	SD345 D29～D32 D29 =	2,204 kg	
		計	11,383 kg
	6.機械式鉄筋継手	モルタル充填継手 D25用 =	5 本
	モルタル充填継手 D29用 =	8 本	

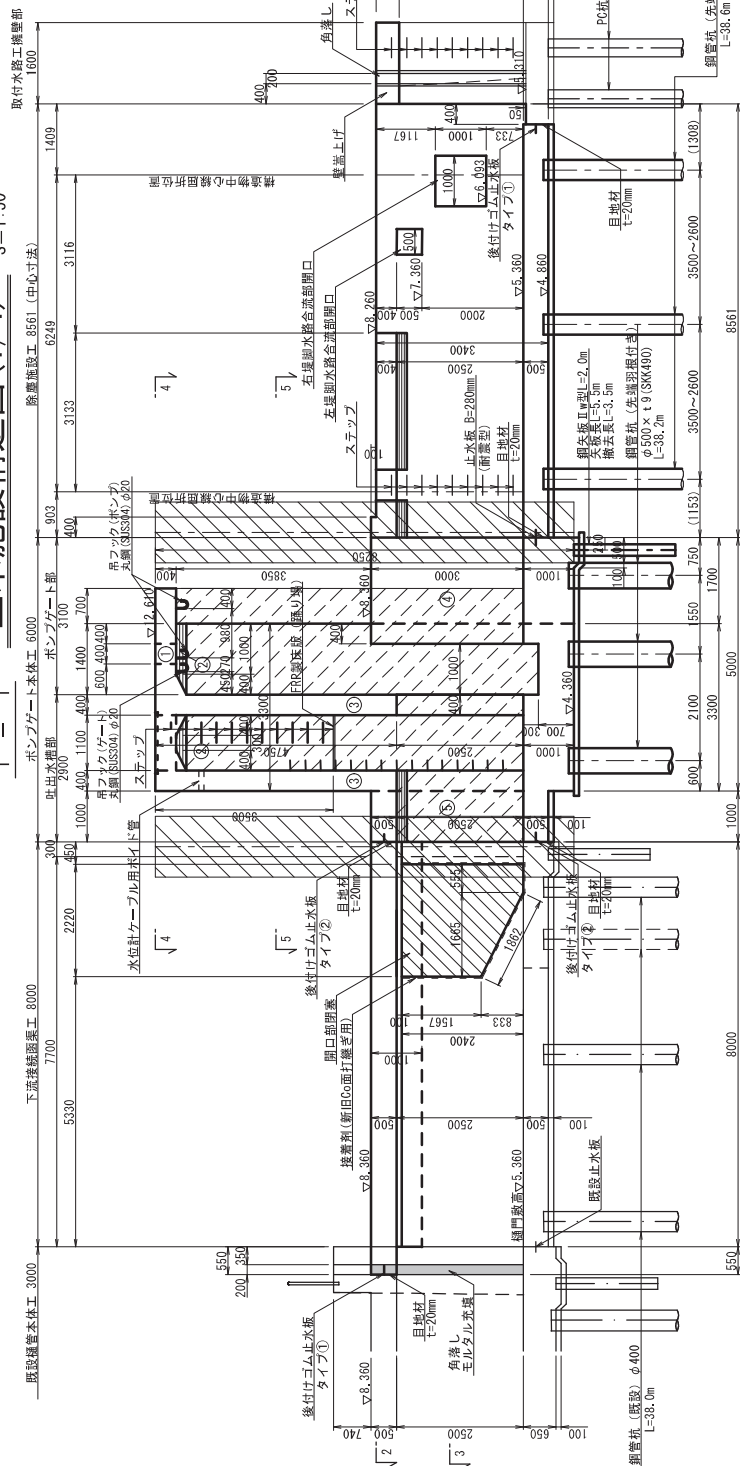
種 別	算 式	数 量
7. 目 地 材 t=20mm	$3.05 \times 3.50 - 2.25 \times 3.00 = 3.9$ $\text{控除 } 0.385 \times (3.00 \times 2 + 2.65) = -3.3$ $\text{計} \quad 0.6 \text{ m}^2$	
8. 止 水 板	$\text{後付けゴム止水板 180L-EX型 } 2.65 \times 2 + 3.00 \times 2 = 11.3 \text{ m}$	
9. 足 場 枠組足場 H≤30m	$(6.2 + 7.3) \times 8.3 \times 2 = 224 \text{ 掛m}^2$	
10. 支 保 パイプサポート支保 H<4m	$(0.7 \times 5.1 + 3.3 \times 0.5 \times 2) \times 7.9 = 54$ $1.4 \times 3.3 \times 7.2 + 1.1 \times 3.3 \times 6.9 = 58$ $\text{控除 } 1/2 \times 0.4 \times 0.2 \times (5.0 + 5.3) = 0$ $\text{〃 } (3.3 \times 3.3 - 2.3 \times 3.0) \times 0.4 = -2$ $\text{〃 } (3.1 \times 4.0 - 2.3 \times 3.0) \times 0.7 = -4$ $2.3 \times 2.5 \times 0.4 = 2$ $(2.3 \times 2.5 - 1/2 \times 0.2 \times 0.2 \times 2) \times 1.4 = 8$ $\text{計} \quad 116 \text{ 空m}^3$	
11. 吊 り フ ッ ク	$\text{Yインサート M20} \times 150 = 6 \text{ 本}$ $\text{ステンレス鋼棒 } \phi 20 \text{ L}=0.48\text{m} = 6 \text{ 本}$	

# 土木施設構造図(1/4)

1 - 1

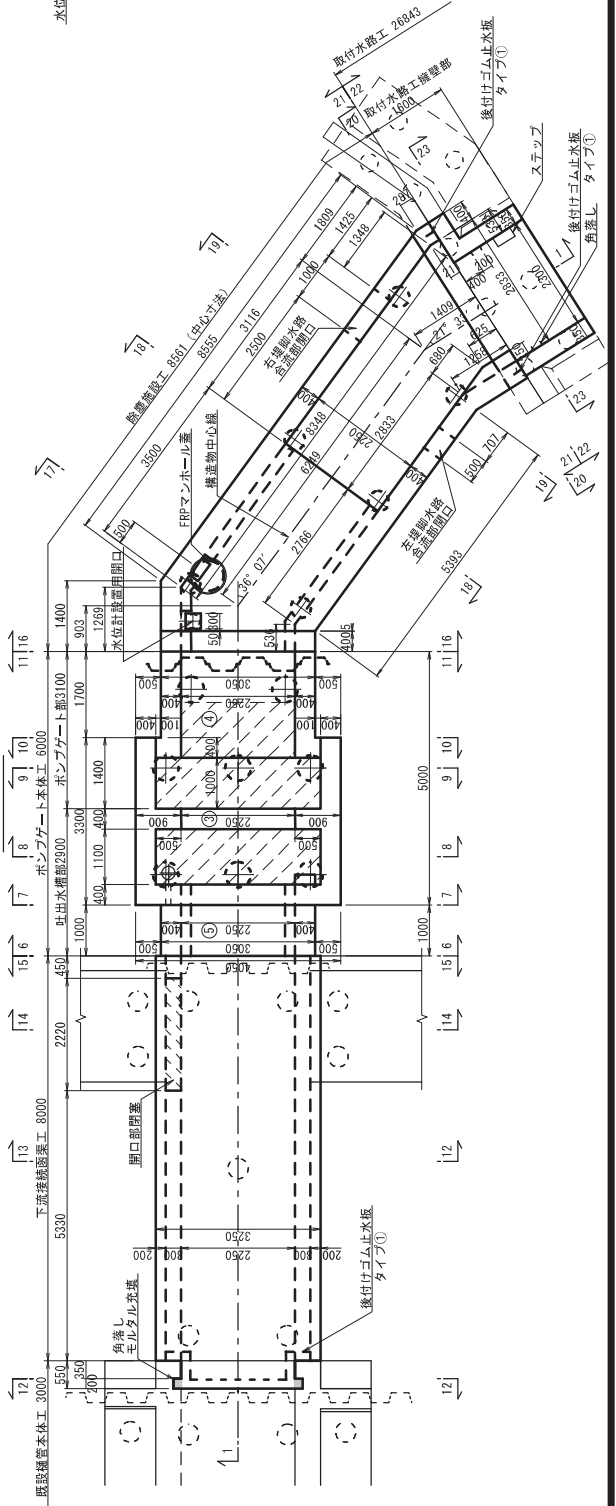
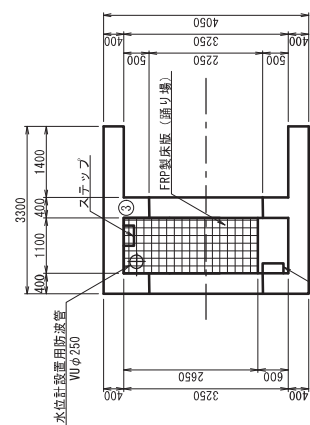
S=1:50

材料名	使用材料	規格
コンクリート	ポンプゲート本体工底版	24-12-25
	上記以外の部材	24-12-40
鉄筋	全部材	SD345
止水板	伸び量60mm、沈下量100mm	
後付け止水板	伸び量30mm、沈下量40mm	
後付け止水板	伸び量100mm、沈下量100mm	



4 - 4

5 - 5



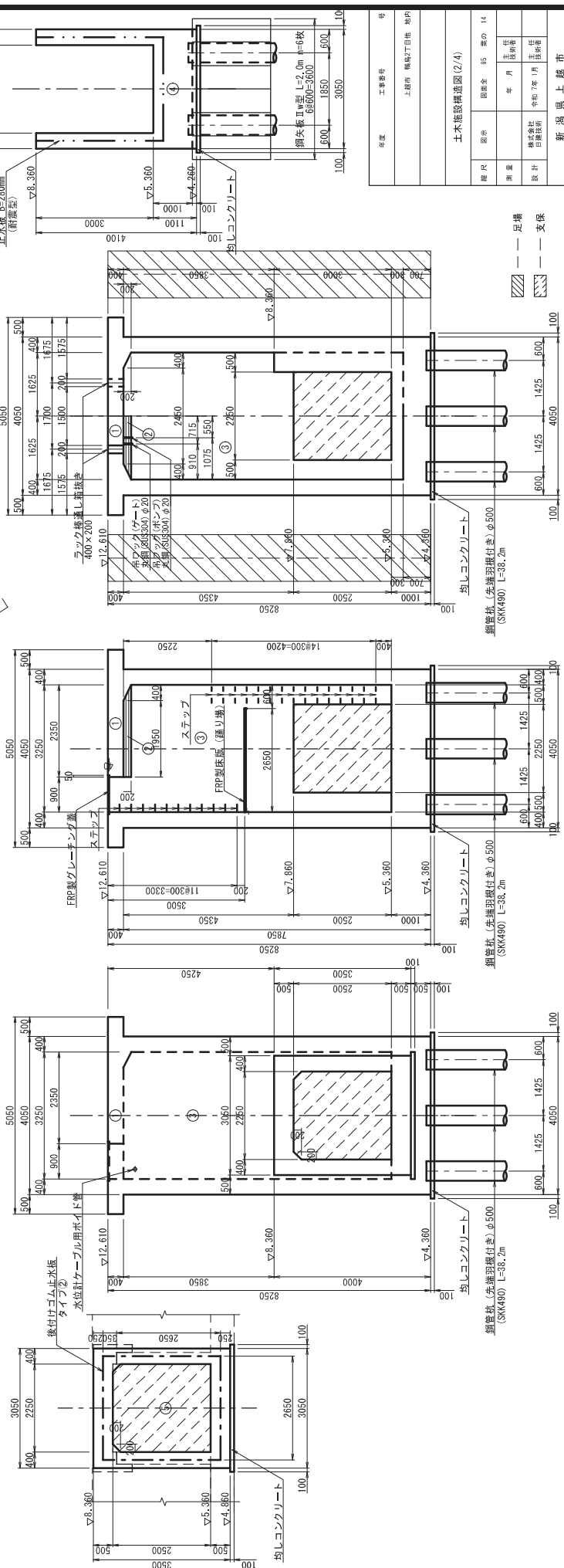
2 - 2

S=1:50

図名	工事番号	図
土木施設構造図(1/4)	上級西 機械7日機 機内	13
設計	年 月	日
校核	年 月	日
承認	年 月	日
新 潟 県 上 越 市		

—— 足場  
—— 支保

## 遮水矢板頭部補強詳細図 S=1:20



## 7. 除 塵 施 設 工

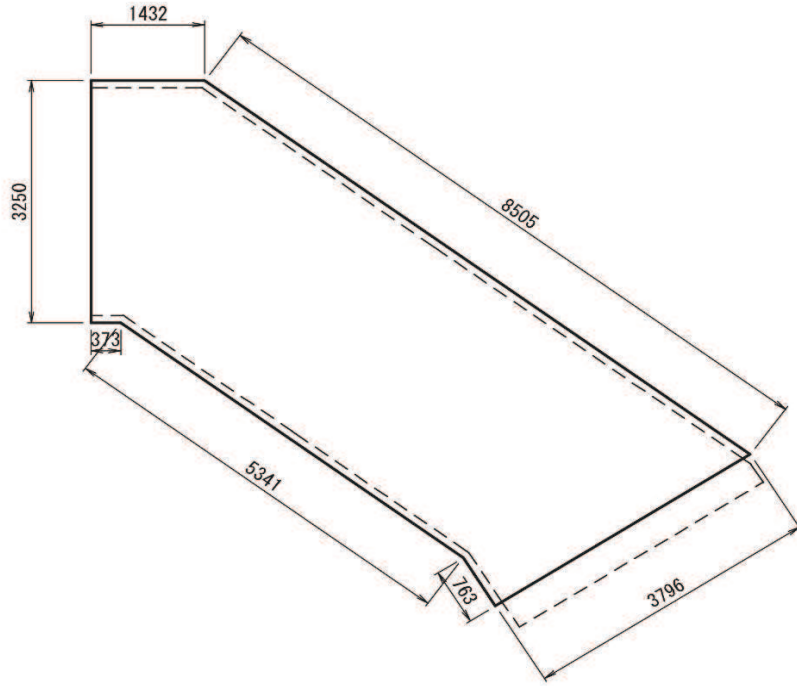


種 別	算 式	数 量
<b>除 塵 施 設 工</b>		
1. 均しコンクリート t=10cm	$1/2 \times (1.43 + 0.37) \times 3.25$	= 2.9
	$1/2 \times (8.51 + 5.34) \times 3.25$	= 22.5
	$1/2 \times 0.76 \times 3.80$	= 1.4
	計	26.8 m <sup>2</sup>
2. 均しコン型枠	$(1.43 + 8.51) \times 0.10$	= 1.0
	$(0.37 + 5.34 + 0.76) \times 0.10$	= 0.6
	計	1.6 m <sup>2</sup>
3. コンクリート	函渠部	
	$(3.05 \times 3.40 - 2.25 \times 2.50 + 1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times 2) \times 4.04$	= 19.3
	$0.40 \times 0.10 \times 3.05$	= 0.1
	控除 $\pi/4 \times 0.60^2 \times 0.40$	= -0.1
	〃 $1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times (0.60 + 0.40)$	= 0.0
	開渠部	
	$1/2 \times (4.80 + 2.76) \times 3.05 \times 0.50$	= 5.8
	$1/2 \times 0.78 \times 3.59 \times 0.50$	= 0.7
	$1/2 \times (4.80 + 4.65) \times 0.40 \times 2.90$	= 5.5
	$1/2 \times (2.76 + 2.83) \times 0.40 \times 2.90$	= 3.2
	$1/2 \times (0.78 + 0.86) \times 0.40 \times 2.90$	= 1.0
	$1/2 \times (0.12 + 0.20) \times 0.40 \times 2.95$	= 0.2
	$1/2 \times (0.29 + 0.21) \times 0.40 \times 2.95$	= 0.3
	$0.40 \times 0.40 \times 2.95$	= 0.5
	$1/2 \times (0.63 + 1.26) \times 0.25 \times 0.40$	= 0.1
	控除 $1.00 \times 1.00 \times 0.40 + 0.50 \times 0.50 \times 0.40$	= -0.5
	土留間詰部	
	$1.7 \text{ m}^2 \times 3.40$	= 5.8
	$1.2 \text{ m}^2 \times 3.40 + 0.1 \text{ m}^2 \times 2.95$	= 4.4
	控除 $1.80 \times 2.57 \times 0.23 + 1.20 \times 1.30 \times 0.23$	= -1.4
	計	44.9 m <sup>3</sup>

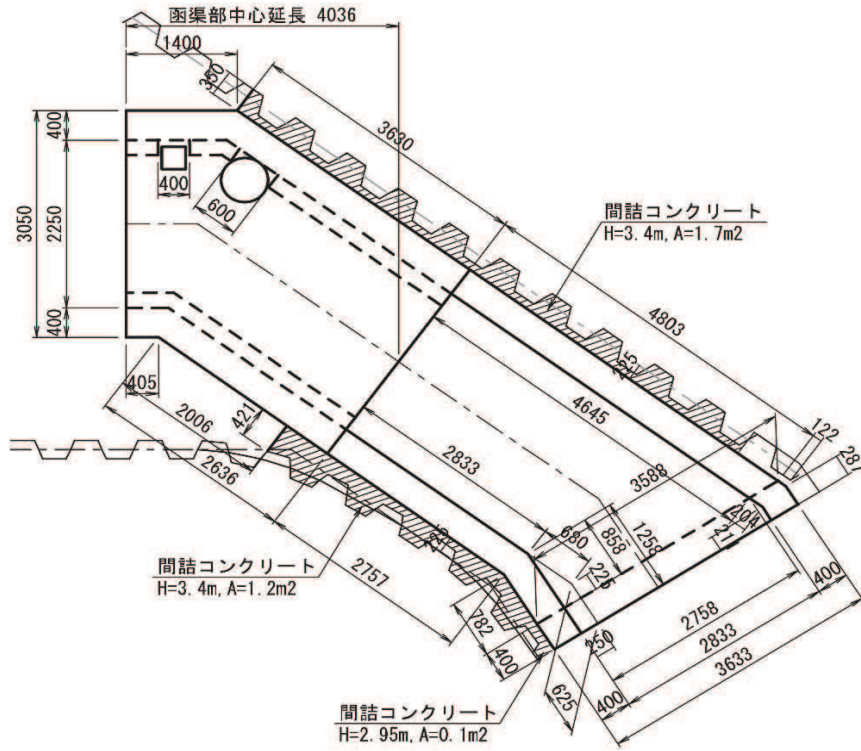
種 別	算 式	数 量
4. 型 枠	一般型枠 函渠部	
	$(1.40 + 0.41 + 2.01) \times 3.40$	= 13.0
	$0.40 \times 0.10 \times 2$	= 0.1
	$1.85 \times 4.04 + 0.20 \times (0.60 + 0.40)$	= 7.7
	$2.30 \times 4.04 \times 2 + 0.20 \times (0.60 + 0.40)$	= 18.8
	$\sqrt{2} \times 0.20 \times (4.04 \times 2 - 0.60 - 0.40)$	= 2.0
	$2.25 \times 0.50 + 0.10 \times 3.05$	= 1.4
	$2.25 \times 0.40 + 1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times 8$	= 1.1
	控除 $\pi/4 \times 0.60^2$	= -0.3
	開渠部	
	$(4.65 + 2.83) \times 2.90$	= 21.7
	$(0.20 + 0.21 + 0.40) \times 2.95$	= 2.4
	$0.86 \times 2.50 + (0.68 + 0.23) \times 0.40$	= 2.5
	$1/2 \times (0.63 + 1.26) \times 0.25$	= 0.2
	$2.76 \times 0.05$	= 0.1
	$0.40 \times 0.45 \times 2 + 0.25 \times 0.40$	= 0.5
	控除 $1.00 \times 1.00 + 0.50 \times 0.50$	= -1.3
	$1.00 \times 0.40 \times 3 + 0.50 \times 0.40 \times 3$	= 1.8
	右堤脚水路合流部	
	$1.80 \times 2.57 - 1.00 \times 1.00$	= 3.6
	土留間詰部	
	$(0.35 + 0.42) \times 3.40 + 0.23 \times 0.45 \times 2$	= 2.8
	$1.80 \times 2.57 - 1.00 \times 1.00$	= 3.6
	$1.20 \times 1.30 - 0.50 \times 0.50$	= 1.3
	計	83.0 m <sup>2</sup>
	合板円形型枠 $\pi \times 0.60 \times 0.40$	= 0.8 m <sup>2</sup>
5. 鉄 筋	SD345 D13	= 1,318 kg
	SD345 D16~D25      603 + 739 D16      D25	= 1,342 kg
	計	2,660 kg
6. 目 地 材 t=20mm	$3.05 \times 3.50 - 2.25 \times 3.00$	= 3.9
	$0.40 \times (2.95 + 0.40) \times 2 + 3.63 \times 0.45$	= 4.3
	控除 $0.19 \times \{ (3.275 + 0.40) \times 2 + 3.18 \}$	= -2.0
	計	6.2 m <sup>2</sup>

種 別	算 式	数 量
7. 止 水 板	B=280mm 耐震型 $3.25 \times 2 + 2.65 =$	9.2 m
	後付けゴム止水板 180L型 ( $3.275 + 0.40$ ) $\times 2 + 3.183 =$	10.5 m
8. 足 場 枠組足場 H≤30m	( $1.4 + 0.4 + 2.0$ ) $\times 3.4$ $+ 0.4 \times 0.1 \times 2 =$	13 掛 $m^2$
9. 支 保 パイプサポート支保 H<4m	( $2.3 \times 2.5 - 1/2 \times 0.2 \times 0.2 \times 2$ ) $\times 4.0 =$ $1/2 \times 0.2 \times 0.2 \times ( 0.6 + 0.4 ) =$ $1.0 \times 1.0 \times 0.4 + 0.5 \times 0.5 \times 0.4 =$ $1/2 \times ( 0.6 + 1.3 ) \times 0.3 \times 0.4 =$	23 0 1 0
	計	24 空 $m^3$

均しコンクリート平面寸法図



### 躯体平面寸法図



## 8. 下 流 接 続 函 渠 工

種 別	算 式	数 量
<b>下流接続函渠工</b>		
1. 均しコンクリート t=10cm	$0.30 \times 8.00 \times 2 =$	4.8 m <sup>2</sup>
2. 均しコン型枠	$8.00 \times 0.10 \times 2 =$	1.6
	$0.20 \times 0.10 \times 2 + 0.10 \times 0.10 \times 2 =$ ポンプゲート本体側 既設樋管本体側	0.1
	計	1.7 m <sup>2</sup>
3. モルタル充填	$0.20 \times 0.15 \times 3.00 \times 2 =$	0.2 m <sup>3</sup>
4. コンクリート	$0.20 \times 1.00 \times 8.00 \times 2 =$	3.2
	$0.30 \times 0.60 \times 8.00 \times 2 =$	2.9
	$2.25 \times 0.50 \times 8.00 =$	9.0
	$2.25 \times 0.50 \times 0.55 =$	0.6
	計	15.7 m <sup>3</sup>
5. 型 枠 一般型枠	$( 1.00 + 0.10 ) \times 2 \times 8.00 + 2.25 \times 8.00 =$	35.6
	$0.10 \times 1.00 \times 2 =$	0.2
	$2.25 \times 0.55 =$	1.2
	モルタル $0.20 \times 3.00 \times 2 =$	1.2
	計	38.2 m <sup>2</sup>
6. 鉄 筋	SD345 D13	447 kg
	SD345 D16～D25 D16	240 kg
	計	687 kg
7. チ ッ ピ ン グ	$7.70 \times 0.40 \times 2 - 2.22 \times 0.40 =$	5.3 m <sup>2</sup>
8. 目 地 材 t=20mm	$0.20 \times 1.00 \times 2 + 0.30 \times 0.60 \times 2 =$	0.8
	$0.35 \times 0.50 \times 2 + 2.25 \times 0.50 =$	1.5
	控除 $0.19 \times ( 0.30 \times 2 + 0.55 \times 2 + 2.25 ) =$	-0.8
	計	1.5 m <sup>2</sup>

種 別	算 式	数 量
9. 止 水 板	後付けゴム止水板 180L型 $0.30 \times 2 + 0.55 \times 2 + 2.25$	= 4.0 m
10. 支 保 材	H-100×100×6×8 2.250 × 9 × 16.9 kg/m	= 342
	L-100×100×7 8.550 × 2 × 10.7 kg/m	= 183
	単管 φ 48.6×2.4t 8.550 × 13 × 2.73 kg/m	= 303
	計	828 kg
11. 打 込 み 式 アンカーボルト (本体打込み式)	M16 9 × 2	= 18 本
12. 支 保 材 撤 去	支保材より	= 828 kg

## 9. 下流接続函渠改築工



種 別	算 式	数 量
<b>下 流 接 続 函 渠 改 築 工</b>		
1. コ ン ク リ ー ト	$1/2 \times (1.57 + 2.40) \times 1.67 \times 0.30$	= 1.0
	$2.40 \times 0.55 \times 0.30$	= 0.4
	計	1.4 m <sup>3</sup>
2. 型 枠 一般型枠	$1/2 \times (1.57 + 2.40) \times 1.67 \times 2$	= 6.6
	$2.40 \times 0.55 \times 2$	= 2.6
	計	9.2 m <sup>2</sup>
3. 鉄 筋	SD345 D13	= 48 kg
	SD345 D16～D25 D16	= 48 kg
	計	96 kg
4.機械式鉄筋継手	モルタル充填継手 D13用	= 32 本
	モルタル充填継手 D13用 鉄筋止め付	= 9 本
	モルタル充填継手 D16用 鉄筋止め付	= 18 本
5.モルタル注入	D13用 $\pi/4 \times 0.037^2 \times 0.24 \times 41$	= 0.01
	D16用 $\pi/4 \times 0.04^2 \times 0.27 \times 18$	= 0.01
	計	0.02 m <sup>3</sup>
6.既設翼壁張出部 復旧コンクリート	$0.50 \times 1.02 \times 0.30 \times 2$	= 0.3 m <sup>3</sup>
7.既設翼壁張出部 復旧コン型枠 一般型枠	$0.50 \times 1.02 \times 4 + 0.30 \times 0.02 \times 2$	= 2.1 m <sup>2</sup>

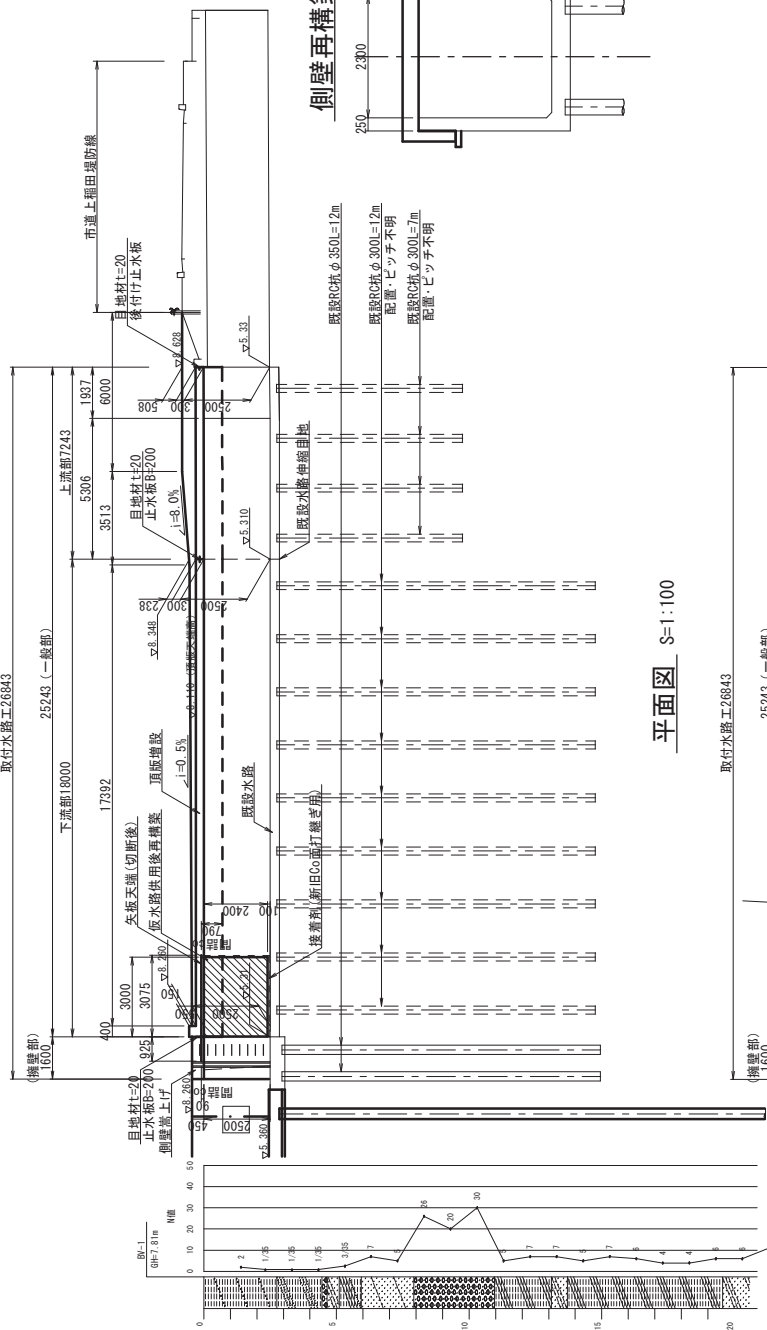
10. 取 付 水 路 工  
( 擁 壁 部 嵩 上 )

種 別	算 式	数 量
<b>取 付 水 路 工 ( 擁 壁 部 嵩 上 )</b>		
1. コ ン ク リ ー ト	$1.60 \times 0.35 \times 0.45$	= 0.3
	$0.35 \times 0.93 \times 0.45 + 1.25 \times 0.35 \times 0.45$	= 0.3
	土留間詰部 $0.93 \times 0.09 \times 0.30$	= 0.0
	計	0.6 m <sup>3</sup>
2. 型 枠 一般型枠	$( 1.60 \times 2 + 0.35 ) \times 0.45$	= 1.6
	$( 1.60 \times 2 + 0.93 + 0.58 ) \times 0.45$	= 2.1
	土留間詰部 $0.09 \times 0.30$	= 0.0
	土留間詰部控除 $0.93 \times 0.09$	= -0.1
	計	3.6 m <sup>2</sup>
3. チ ッ ピ ン グ	$1.60 \times 0.35 + 0.35 \times 0.93 + 1.25 \times 0.35$	= 1.3 m <sup>2</sup>
4. 穿 孔	穿孔径φ16 削孔長 L=0.10m	= 16 孔
5. 樹 脂 カ プ セ ル	D13用	= 16 本
6. アンカー鉄筋 SD345 D13	$16 \times 0.45 \times 0.995 \text{ kg/m}$	= 7 kg
7. 目 地 材 t=20mm	$0.35 \times 0.45 \times 2$	= 0.3 m <sup>2</sup>
8. 止 水 板 B=200mm	$0.45 \times 2$	= 0.9 m

# 取付水路工構造一般図

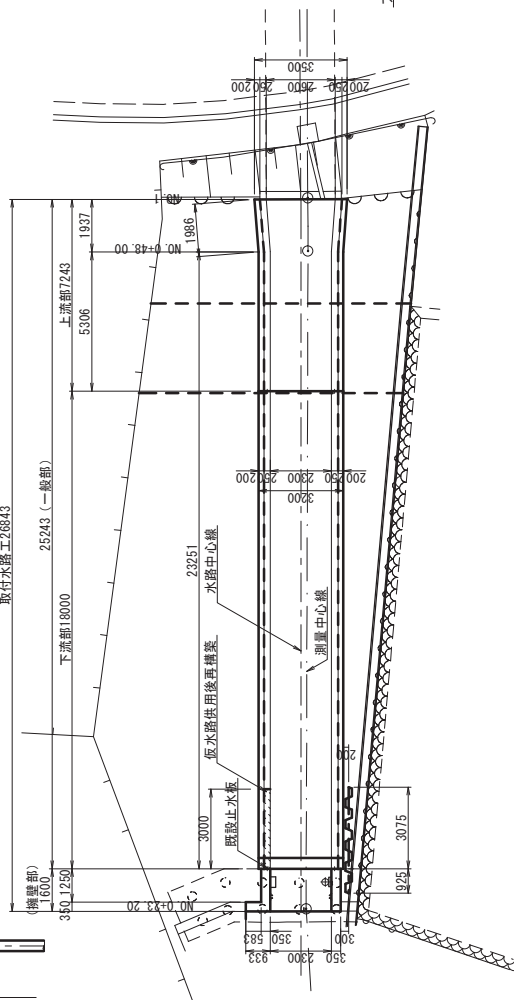
側面図  $S=1:100$

取付水路工26843

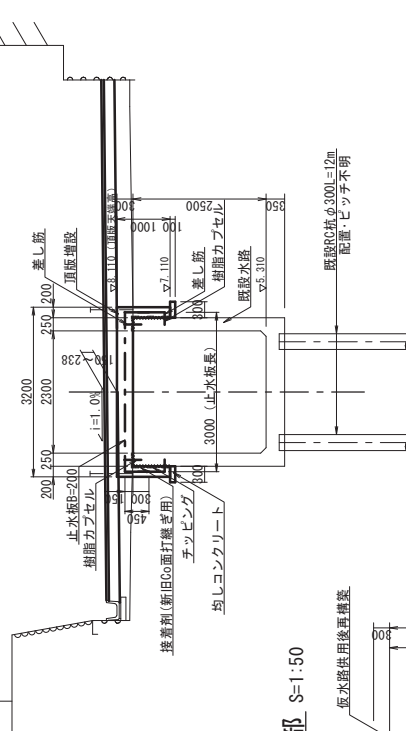


平面图  $S=1:100$

取付水路工26843



下流部断面図  $S=1:50$

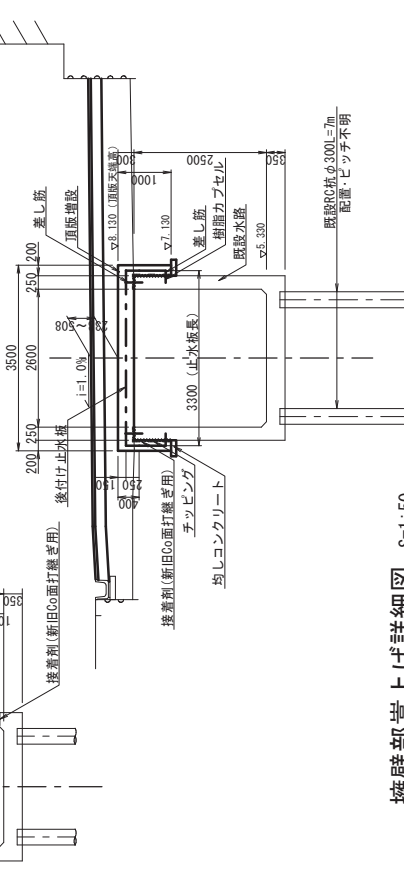


側壁再構築部  $S=1:50$

250 2300 250

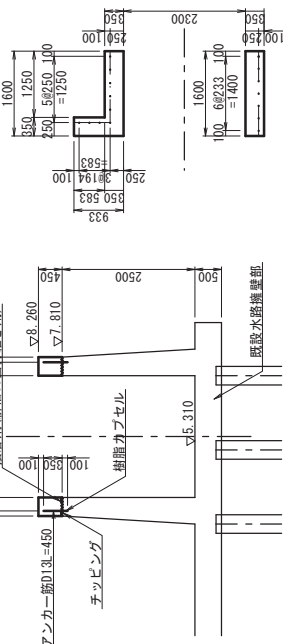
仮水路供用後再構築

上流部断面図  $S=1:50$



擁壁部嵩上げ詳細図  $S=1:50$

図 鋼筋配置図



年度	工事番号	地
	上越市 堀殿2丁目 地	地内
取付水路工構造一般図		
縦尺	図示	図面全 95 張の 43
測量	年 月	主任技師
設計	株式会社 日建建設	主任技師
	令和7年1月	
新潟県上越市		

11. 取 付 水 路 工 ( 一 般 部 )

種 別	算 式	数 量
<b>取 付 水 路 工 ( 一 般 部 )</b>		
1. 均しコンクリート t=10cm	$0.30 \times 25.24 \times 2 =$	15.1 m <sup>2</sup>
2. 均しコン型枠	$( 23.25 + 1.99 ) \times 0.10 \times 2 =$	5.0
	$0.20 \times 0.10 \times 2 + 0.30 \times 0.10 \times 2 =$	0.1
	計	5.1 m <sup>2</sup>
3. コンクリート	$0.20 \times 1.00 \times 25.24 \times 2 =$	10.1
	$2.80 \times 0.30 \times ( 18.00 + 5.31 ) =$	19.6
	$1/2 \times ( 2.80 + 3.10 ) \times 0.30 \times 1.94 =$	1.7
	$0.40 \times 0.25 \times 3.20 =$	0.3
	土留間詰部 $3.08 \times 0.79 \times 0.20 =$	0.5
	計	32.2 m <sup>3</sup>
4. 型 枠 一般型枠	$1.00 \times 2 \times ( 23.25 + 1.99 ) =$	50.5
	$2.30 \times ( 18.00 + 5.31 ) =$	53.6
	$1/2 \times ( 2.30 + 2.60 ) \times 1.94 =$	4.8
	$0.40 \times 0.25 \times 2 + 0.25 \times 3.20 =$	1.0
	$0.10 \times 1.25 \times 2 + 0.35 \times 0.10 \times 2$	
	$+ 2.30 \times 0.55 =$	1.6
	$0.20 \times 1.00 \times 2 + 2.80 \times 0.30 =$	1.2
	$0.20 \times 1.00 \times 2 =$	0.4
	土留間詰部 $0.79 \times 0.20 =$	0.2
	土留間詰部控除 $3.08 \times 0.79 =$	-2.4
	計	110.9 m <sup>2</sup>
5. 鉄 筋	SD345 D13	= 1,249 kg
	SD345 D16~D25 $728 + 943$	= 1,671 kg
	D16 D22	計 2,920 kg
6. チ ッ ピ ン グ	$( 25.243 \times 2 - 3.00 ) \times ( 0.70 + 0.25 ) =$	45.1 m <sup>2</sup>
7. 穿 孔	穿孔径φ16 削孔長 L=0.10m	= 206 孔
	穿孔径φ16 削孔長 L=0.16m	= 206 孔

種 別	算 式	数 量
8. 樹脂カプセル	標準タイプ D13用 ロングタイプ D13用	= 206 本 = 206 本
9. 目 地 材 t=20mm	0.20 × 1.00 × 2 + 2.80 × 0.30 3.10 × 0.30 控除 0.19 × ( 0.25 × 2 + 3.30 )	= 1.2 = 0.9 = -0.7 計 1.4 m <sup>2</sup>
10. 止 水 板	B=200mm 0.45 × 2 + 3.00 後付けゴム止水板 180L型 0.25 × 2 + 3.30	= 3.9 m = 3.8 m
11. 支 保 材	H-100×100×6×8 2.300 × 25 × 16.9 kg/m L-100×100×7 25.243 × 2 × 10.7 kg/m 単管 φ 48.6×2.4t 25.243 × 13 × 2.73 kg/m	= 972 = 540 = 896 計 2,408 kg
12. 打 込 み 式 アンカーボルト (本体打込み式)	M16 25 × 2	= 50 本
13. 支 保 材 撤 去	支保材より	= 2,408 kg

## 12. 取 付 水 路 改 築 工



種 別	算 式	数 量
<b>取付水路改築工</b>		
1. コンクリート	$3.00 \times 2.40 \times 0.25$	$= 1.8 \text{ m}^3$
2. 型 枠 一般型枠	$3.00 \times 2.40 \times 2$	$= 14.4 \text{ m}^2$
3. 鉄 筋	SD345 D13	$= 61 \text{ kg}$
	SD345 D16～D25 D16	$= 49 \text{ kg}$
	計	110 kg
4.機械式鉄筋継手	モルタル充填継手 D13用	$= 14 \text{ 本}$
	モルタル充填継手 D13用 鉄筋止め付	$= 10 \text{ 本}$
	モルタル充填継手 D16用 鉄筋止め付	$= 20 \text{ 本}$
5.モルタル注入	D13用 $\pi/4 \times 0.037^2 \times 0.24 \times 24$	$= 0.01$
	D16用 $\pi/4 \times 0.04^2 \times 0.27 \times 20$	$= 0.01$
	計	$0.02 \text{ m}^3$

### § 3. 付 属 物 設 置 工

# 1. 点 検 施 設 工

種 別	算 式	数 量
<b>点 検 施 設 工</b>		
1. ス テ ッ プ	ポンプゲート本体 11 + 15 除塵施設工 取付水路擁壁部	= 26 = 9 = 9
		計 44 本
2. F R P 製 グレーチング 蓋	B1000×L1200 (開口 B900×L1100用)	= 1 式
3.FRP 製 床 版 ( 踊 り 場 )	B2650×L1100	= 1 式
4. F R P 製 マンホール 蓋	φ 600	= 1 枚
5. 角 落 し	L-75×75×6 2.95 × 4 × 6.85 kg/m	= 81 kg
6.金属拡張アンカー (本体打込み式)	M12×50 6 × 4	= 24 本

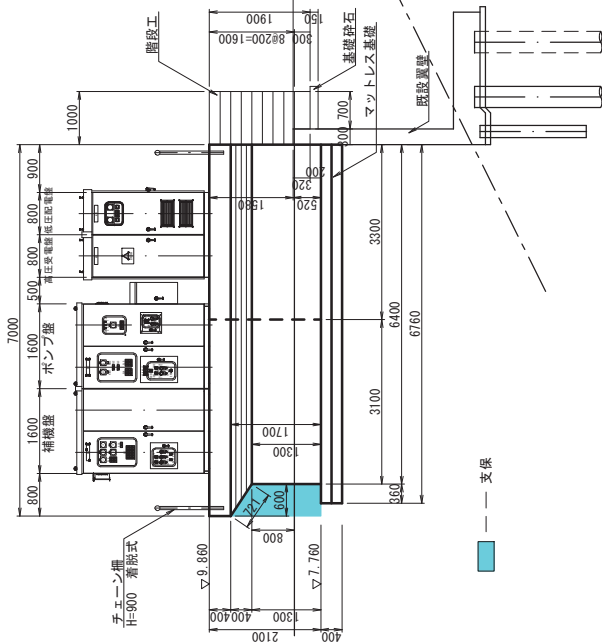
#### § 4. 受電盤・ポンプ 操作盤基礎工

## 1. 電 氣 盤 基 礎 工

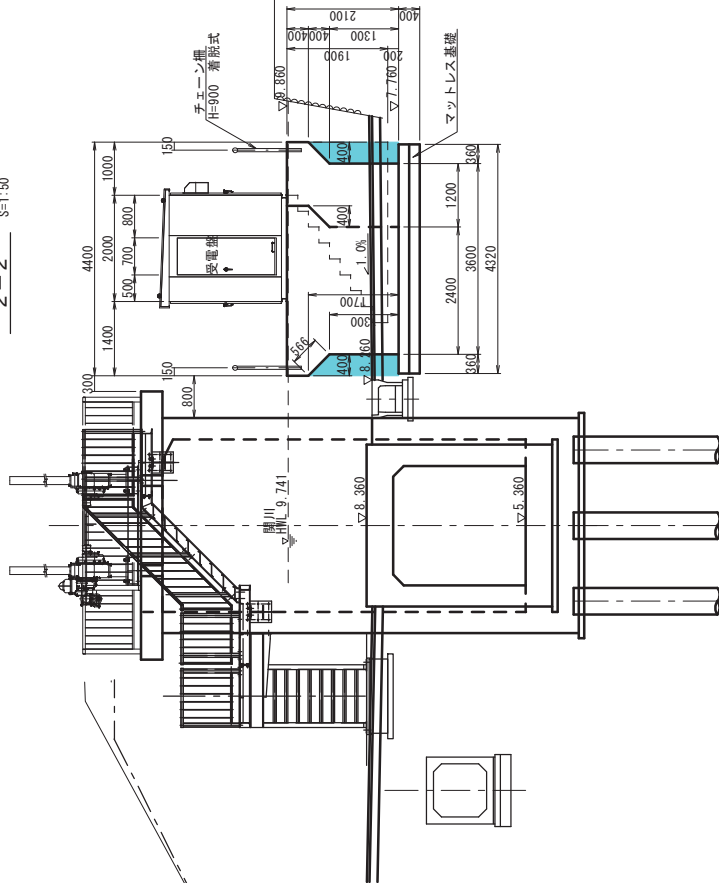
種 別	算 式	数 量
<b>電 気 盤 基 礎 工</b>		
1. コンクリート	$2.40 \times 3.10 \times 2.10 + 3.60 \times 3.30 \times 2.10 =$	40.6
	$1/2 \times (0.40 + 0.80) \times 0.40 \times 6.70 \times 2 =$	3.2
	$1/2 \times (0.40 + 0.80) \times 0.60 \times 2.80 =$	1.0
	計	44.8 m <sup>3</sup>
2. 型 枠 一般型枠	$1.30 \times (6.40 \times 2 + 2.40) =$	19.8
	$0.57 \times 6.70 \times 2 + 0.72 \times 2.80 =$	9.7
	$0.40 \times (7.00 \times 2 + 3.20) =$	6.9
	$3.60 \times 2.10 =$	7.6
	$1/2 \times (0.40 + 0.80) \times 0.40 \times 3 =$	0.7
	$0.80 \times 0.40 =$	0.3
	$1/2 \times (0.80 + 1.20) \times 0.40 =$	0.4
	$1.20 \times 1.30 =$	1.6
	控除 翼壁接合面 $2.45 \times 0.52 =$	-1.3
	計	45.7 m <sup>2</sup>
3. 鉄 筋	SD345 D13 =	801 kg
4. 支 保 パイプサポート支保 H<4m	$1/2 \times (1.7 + 1.3) \times 0.4 \times 6.7 \times 2 =$	8
	$1/2 \times (1.7 + 1.3) \times 0.6 \times 2.8 =$	3
	計	11 空m <sup>3</sup>

受電盤・ポンプ操作盤基礎一般図

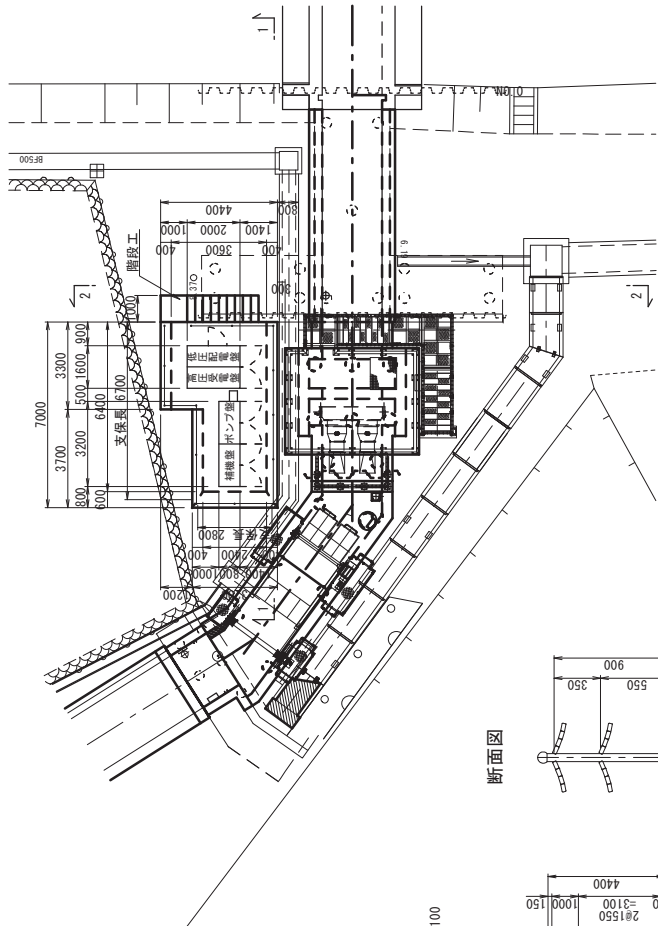
1-1 S=1:50



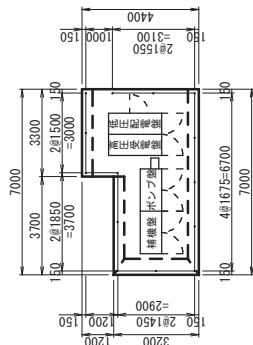
2-2 S=1:50



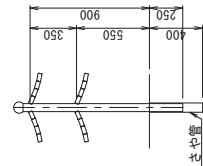
平面図 S=1:100



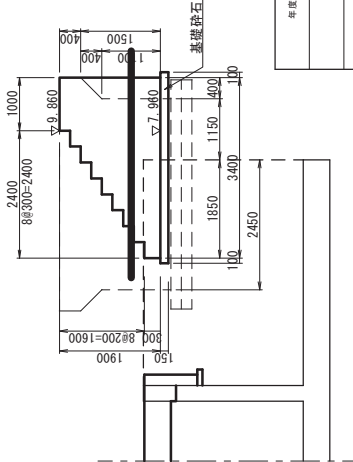
チャーン棚配置図 S=1:100



断面図



階段工



※岩地の石積擁壁の掘入れ深さが不明であり、施工に先立ち試掘試験調査を行い、その結果に応じて仮設土留め等の対応を講じる必要がある。

年度	工事番号	号
上越市	建設27年度	第1号
受電盤・ポンプ操作盤基礎一般図		
縮尺	図示	95 第の 83
測量	年月	主 注
設計	年月	主 注
株式会社 日建技術		
新潟県上越市		



## 2. 階 段 工

種 別	算 式	数 量
階 段 工		
1. 基礎 砕 石 RC-40 t=15cm	$1.10 \times 3.60 - 0.30 \times 1.95$	= 3.4 m <sup>2</sup>
2. コンクリート	$1/2 \times (1.00 + 3.40) \times 1.60 \times 1.00$	= 3.5
	$3.40 \times 0.30 \times 1.00$	= 1.0
	控除 $1/2 \times 0.30 \times 0.20 \times 1.00 \times 8$	= -0.2
	" $1.85 \times 0.32 \times 0.30$	= -0.2
	計	4.1 m <sup>3</sup>
3. 型 枠 一般型枠	$1/2 \times (1.00 + 3.40) \times 1.60$	= 3.5
	$3.40 \times 0.30$	= 1.0
	控除 $1/2 \times 0.30 \times 0.20 \times 8$	= -0.2
	$1/2 \times (1.10 + 1.50) \times 0.40$	= 0.5
	$1.00 \times 1.90 \times 2 - 0.30 \times 0.32$	= 3.7
	計	8.5 m <sup>2</sup>

### 3. 防止柵工

種 別	算 式	数 量
<p><b>防 止 柵 工</b></p> <p>1. チェーン柵 H=900 着脱式</p>	$3.00 + 1.20 + 3.70 + 2.90 + 6.70 + 3.10 =$	<p>20.6 m</p>

#### 4. マ ッ ト レ ス エ

## ジオセルマットレス工数量集計表(電気盤基礎)

種 別	細 別	規 格	単位	数量	備考
マットレス工	基礎	延長	m	6.61	
		面積	m <sup>2</sup>	23.81	
	ジオセル	GN-150SP-4	m <sup>2</sup>	14.0	
		GN-150SP-6	m <sup>2</sup>	62.8	
	セル接続材	セルジョイント	個	136	
	吸出し防止材	タフネルEX-40	m <sup>2</sup>	61.5	長繊維不織布(t=2mm)
	樹脂アンカーピン	□20×300	本	36	
	砕 石	RC-40	m <sup>3</sup>	14.9	ロス率10%

### ジオセルマットレス工 数量計算書

#### ○ ジオセル

品番	幅	延長	層数	箇所	面積	(マット以高)
GN-150SP	A1= 4.096	× 6.612	× 3	× 1	= 81.2	0.45 m
切抜	A2= 1.024	× 3.192	× 3	× 1	= 9.8	
			81.2 A1	- 9.8 A2	= 71.4	= 71.4 m <sup>2</sup>
GN-150SP-4 W(1.024)	ΣA= 1枚	× 3.50 ( 1.024×3.42 )	× 3 層数	× 1 箇所	× 1.33 (ロス率33%)	= 14.0 m <sup>2</sup>
GN-150SP-6 W(1.536)	ΣA= 2枚	× 10.16 ( 1.536×6.612 )	× 3 層数	× 1 箇所	× 1.03 (ロス率3%)	= 62.8 m <sup>2</sup>

#### ○ セルジョイント (Sサイズ)

W <sub>key</sub> =	1箇所	×	4セル	×	1	×	1	×	1	=	4
	延長方向		幅/0.256		接続箇所/セル		層数		箇所		
L <sub>key</sub> =	2箇所	:	44セル	×	1	×	3	×	1	=	132
	幅方向		延長/0.228		接続箇所/セル		層数		箇所		
									※Σkey	=	136 個

#### ○ 吸出し防止材

B1=	{ ( 7.044 + 0.5 )	×	3.192	+							
	マットレス周囲長	横断方向ラップ巾	設置延長								
	0.1	× 7.544	× 1.0}	×	1	=	24.8				
	延長方向ラップ巾	周囲長ラップ°含	ラップ箇所		箇所						
B2=	{ ( 9.092 + 0.5 )	×	3.420	+							
	マットレス周囲長	横断方向ラップ巾	設置延長								
	0.1	× 9.592	× 1.0}	×	1	=	33.8				
	延長方向ラップ巾	周囲長ラップ°含	ラップ箇所		箇所						
					※ ΣB=	58.6	×	1.05	=	61.5 m <sup>2</sup>	
						面積		(ロス率5%)			

#### ○ 樹脂アンカーピン

P=	6	×	6	×	1	=	36				
	ラップ箇所+両端部		本/箇所		箇所						
									※ΣP=	=	36 本

#### ○ 中詰材

V1=	27.08	×	0.45	×	1	=	12.19				
	マットレス面積		マットレス高さ		箇所						
V2=	3.27	×	0.45	×	1	=	1.47				
	切抜面積		マットレス高さ		箇所						
V=	12.19	-	1.47	=	10.72	ΣV=	10.72	×	1.1		
	V1		V2				体積		(ロス率10%)		
					÷	0.95	×	1.2	=	14.9 m <sup>3</sup>	

## § 5. 右側堤脚水路工

# 1. 側 溝 工



種 別	算 式	数 量
<b>側 溝 工</b>		
1.ベンチフリューム	BF- I -300 =	5.0 m
2. 側 溝 蓋	U字溝用グレーチング(歩道用) 5.00 ÷ 1.00 =	5 枚

## 2. ボックスカルバートエ

種 別	算 式	数 量
<b>ボックスカルバート工</b>		
1. 基 礎 砕 石 RC-40 t=20cm	1.36 × 19.442 =	26.4 m <sup>2</sup>
2. 基礎コンクリート t=10cm	1.36 × 19.44 =	26.4 m <sup>2</sup>
3. 基礎コン型枠	0.10 × 19.44 × 2 =	3.9 m <sup>2</sup>
4. 敷モルタル	1.26 × 0.03 × 19.442 =	0.7 m <sup>3</sup>
5. ボックスカルバート	B1000×H1000 延長	19.4 m
	Aタイプ 標準 L=2000	4 本
	Aタイプ 短尺 L=1500 側壁□500×1000開口,連結箱付	1 本
	Bタイプ 標準 L=2000	2 本
	Bタイプ 標準 L=2000 側壁□495×1000開口,連結箱付	1 本
	Bタイプ 短尺 L=1400	1 本
	Bタイプ 斜角 L=1392/981 連結箱付,定着箱移動	1 本
	Bタイプ 斜角 L=1610/1199 連結箱付,定着箱移動	1 本
6. P C 鋼 棒	B種1号 φ13mm L=5960	4 本
	B種1号 φ13mm L=3960	4 本
	B種1号 φ13mm L=3460	4 本
	B種1号 φ13mm L=1460	4 本
7. PC ナ ッ ト	M14 =	32 個
8. PC ワ ッ シ ャ ー	M14 =	32 枚
9. アンカープレート	GH1付 =	32 枚

種 別	算 式	数 量
10. グ ラ ウ ト 漏 止 パ ッ キ ン	=	32 枚
11. 連 結 ボ ル ト	M16 ナット・ワッシャー付 =	8 組

### 3. 取 付 枿 工

種 別	算 式	数 量
<b>取 付 柵 工</b>		
1. 均しコンクリート t=10cm	$2.00 \times 2.00 =$	4.0 m <sup>2</sup>
2. 均しコン型 枠	$(2.00 + 2.00) \times 2 \times 0.10 =$	0.8 m <sup>2</sup>
3. コンクリート	$1.80 \times 1.80 \times 2.70 - 1.20 \times 1.20 \times 2.40 =$	5.3
	控除 $(1.26 \times 1.26 + 1.00 \times 1.00) \times 0.30 =$	-0.8
	計	4.5 m <sup>3</sup>
4. 型 枠 一般型枠	$1.80 \times 2.70 \times 4 + 1.20 \times 2.40 \times 4 =$	31.0
	控除 $(1.26 \times 1.26 + 1.00 \times 1.00) \times 2 =$	-5.2
	$1.00 \times 0.30 \times 3 =$	0.9
	計	26.7 m <sup>2</sup>
5. 鉄 筋	SD345 D13	230 kg
	SD345 D16~D25 D16	232 kg
	計	462 kg
6. 足 場 枠組足場 H≤30m	1辺の足場設置延長 $1.8 + (0.5 + 0.6) \times 2 =$	4.0 m
	$4.0 \times 4 \times 2.7 =$	43 掛m <sup>2</sup>
7. 支 保 パイプサポート支保 H<4m	$1.0 \times 1.0 \times 0.3 =$	0.3 空m <sup>3</sup>
8. グレーチング 蓋	B1200×L1200用 設計荷重7.8KN/m <sup>2</sup> =	1 枚

#### 4. ボックスカルバート 閉塞工

種 別	算 式	数 量
ボックスカルバート 閉 塞 工		
1.閉塞コンクリート	$\begin{aligned} & \text{※BOX内平均長} \\ & 1.00 \times 1.00 \times \underline{1.25} + 1.26 \times 1.26 \times 0.50 = 2.0 \\ \text{控除 } & 1/2 \times 0.15 \times 0.15 \times 4 \times \underline{1.25} = -0.1 \\ & \text{計} \end{aligned}$	$\begin{aligned} & 2.0 \\ & -0.1 \\ & \hline & 1.9 \text{ m}^3 \end{aligned}$
2. 型 枠 一般型枠	$\begin{aligned} & \text{※BOX内平均長 } 1/2 \times ( 1.00 + 1.50 ) = 1.25 \text{ m} \\ & ( 1.00 \times 1.00 - 1/2 \times 0.15 \times 0.15 \times 4 ) \\ & \qquad \qquad \qquad \times 1.12 = 1.1 \\ & ( 0.50 \times 2 + 1.26 ) \times 1.26 = 2.8 \\ & \text{計} \end{aligned}$	$\begin{aligned} & 1.1 \\ & 2.8 \\ & \hline & 3.9 \text{ m}^2 \end{aligned}$



## 5. 取 付 コ ン ク リ ー ト エ

種 別	算 式	数 量
<b>取付コンクリート工</b>		
1.取付コンクリート	$1.60 \times 1.60 \times 0.35 - 1.00 \times 1.00 \times 0.35 =$	<b>0.5</b> m <sup>3</sup>
2. 型 枠 一般型枠	$0.35 \times 1.60 \times 2 + ( 0.30 - 0.13 ) \times 1.60 =$	1.4
	$( 1.00 \times 2 + 1.00 ) \times 0.35 =$	1.1
	計	<b>2.5</b> m <sup>2</sup>
3. 樹 脂 カ プ セ ル	D13用 =	<b>20</b> 本
4. 差 し 筋 SD345 D13	$20 \times 0.35 \times 0.995 \text{ kg/m} =$	<b>7</b> kg

## § 6. 左側堤脚水路工

# 1. 側 溝 工

種 別	算 式	数 量
<b>側 溝 工</b>		
1. 自由勾配側溝	$  \begin{aligned}  &B500 \times H600 = 15.5 \text{ m} \\  &\text{インバートコンクリート} \quad 1/2 \times (0.13 + 0.07) \times 15.45 \times 0.50 = 0.8 \text{ m}^3 \\  &\text{---10m当り数量---} \\  &\text{基礎碎石(RC-40) t=10cm} \quad 0.82 \times 10.00 = 8.2 \text{ m}^2 \\  &\text{基礎コンクリート} \quad 0.72 \times 0.10 \times 10.00 = 0.72 \text{ m}^3 \\  &\text{型枠} \quad 0.10 \times 10.00 \times 2 = 2.0 \text{ m}^2 \\  &\text{自由勾配側溝} \quad 10.00 \div 2.00 \text{ m/個} = 5 \text{ 個}  \end{aligned}  $	
2. 側 溝 蓋	$  \text{コンクリート蓋(歩道用)} \quad 15.45 \div 2.00 \times 2 = 16 \text{ 枚}  $	

## 2. 集 水 枧 工

種 別	算 式	数 量
<b>集 水 枰 工</b>		
1. 集 水 枰	M2-B600×L600×H600 =	1 箇所
	M2-B600×L600×H1000 =	1 箇所
2. 縞 鋼 板 蓋	S1-B600×L600 =	1 枚