8災52号

瀬野ヶ台橋橋梁災害(下部工)復旧工事

数　量　調　書

(　当　初　)

横手市　建設部

建　設　課

数　量　総　括　表

工事番号:　8災52号

工 事 名:　瀬野ヶ台橋橋梁災害(下部工)復旧工事　　市道瀬野ヶ台1号線(瀬野ヶ台橋)

工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量計算	設計数量	摘要
橋梁下部					
橋台工					
作業土工					
床掘り 標準	土質:土砂	m3	315.7	320	
床掘り(掘削)	土質:軟岩	m3	77.8	80	
埋戻し 最大埋戻し幅4m以上	土質:土砂	m3	207.0	210	
埋戻しｺﾝｸﾘｰﾄ A1,冬期割増	ｺﾝｸﾘｰﾄ規格:18-8-40(W/C≦65)高炉	m3	17.1	17	
埋戻しｺﾝｸﾘｰﾄ A2	ｺﾝｸﾘｰﾄ規格:18-8-40(W/C≦65)高炉	m3	8.3	8	
土砂等運搬 L=1.0km以下	土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)	m3	136.2	140	土工算出調書より A1⇔A2 120.3+15.9
橋台躯体工(構造物単位)					
逆T式橋台 A1,冬期割増	高さ区分:5m以上7m未満,打設量区分:50m3以上90m3未満,ｺﾝｸﾘｰﾄ規格:24-12-25(W/C≦55)高炉	m3	49.8	50	
逆T式橋台 A2	高さ区分:5m以上7m未満,打設量区分:50m3以上90m3未満,ｺﾝｸﾘｰﾄ規格:24-12-25(W/C≦55)高炉	m3	52.1	52	
円形空洞型枠 A1	φ150	m	2.0	2	
円形空洞型枠 A2	φ200	m	2.7	3	
ｺﾝｸﾘｰﾄ塗装	CC-B	m2	39.3	39	
鉄筋	鉄筋材料規格・径:SD345 D13	t	0.90	0.90	
鉄筋	鉄筋材料規格・径:SD345 D16～D25	t	2.56	2.56	
橋歴板	B300×H200,t=3mm,ｱﾙﾐﾆｳﾑ	枚	2.0	2	0.06m2/枚
仮設工					
雪寒施設工					
雪寒仮囲い(W・PWﾀｲﾌﾟ) A1		式	1	1	
【内訳】 仮囲い設置・撤去(W・PWﾀｲﾌﾟ)	96m2,82m2,標準	式	1.0	1	
仮囲い仮設材(W・PWﾀｲﾌﾟ)	Wﾀｲﾌﾟ,枠組足場部(S1)	m2	95.9	96	供用月数:1.0月
仮囲い仮設材(W・PWﾀｲﾌﾟ)	Wﾀｲﾌﾟ,枠組足場部以外(S2)	m2	81.7	82	供用月数:0.9月

数　量　総　括　表

工事番号:　8災52号

工 事 名:　瀬野ヶ台橋橋梁災害(下部工)復旧工事　　市道瀬野ヶ台1号線(瀬野ヶ台橋)

工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量計算	設計数量	摘要
築堤・護岸					
河川土工					
掘削工					
掘削	土質:土砂,施工方法:ｵｰﾌﾟﾝｶｯﾄ,押土:無し,障害:無し,施工数量:5,000m3未満	m3	189.2	190	
盛土工					
路体(築堤)盛土	施工幅員:2.5m未満	m3	8.5	8	
法面整形工					
法面整形(切土部)	現場制約:無し,土質:ﾚｷ質土、砂及び砂質土、粘性土	m2	41.8	40	
法面整形(盛土部)	法面締固め:無し,現場制約:無し	m2	14.1	10	
土砂運搬工					
土砂等運搬 L=1.0km以下	土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)	m3	202.7	200	土工算出調書より A1⇔A2 89.4+113.3
土砂等運搬 L=0.3km以下	土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)	m3	6.1	6	土工算出調書より A1→上部工仮設ﾔｰﾄﾞ
法覆護岸工					
作業土工					
床掘り 標準	土質:土砂	m3	166.1	170	
埋戻し 最大埋戻し幅1m未満	土質:土砂	m3	33.0	30	
埋戻し 転圧無し	作業内容:積込(ﾙｰｽﾞ)	m3	92.5	90	
ｺﾝｸﾘｰﾄﾌﾞﾛｯｸ工 (ｺﾝｸﾘｰﾄﾌﾞﾛｯｸ積)					
ｺﾝｸﾘｰﾄﾌﾞﾛｯｸ積 右岸,冬期割増	美山河ﾌﾞﾛｯｸ	m2	68.0	68	
【10m2当】消波根固めﾌﾞﾛｯｸ据付け	2.5t以下,陸上,12m以下,H<=-3m,3m<H,0個,ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ(油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ)25t吊,層積	個	8.9		
材料費	美山河ﾌﾞﾛｯｸ	m2	10.0		
胴込・裏込ｺﾝｸﾘｰﾄ	間知ﾌﾞﾛｯｸ・緑化ﾌﾞﾛｯｸ,18-8-40W/C≦60)高炉	m3	1.72		冬期割増
養生工	無筋構造物,特殊養生	m3	1.72		
ｺﾝｸﾘｰﾄﾌﾞﾛｯｸ積 左岸	美山河ﾌﾞﾛｯｸ	m2	115.4	115	

数　量　総　括　表

工事番号:　8災52号

工 事 名:　瀬野ヶ台橋橋梁災害(下部工)復旧工事　　市道瀬野ヶ台1号線(瀬野ヶ台橋)

工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量計算	設計数量	摘要
【10m2当】消波根固めﾌﾞﾛｯｸ据付け	2.5t以下,陸上,12m以下,H<=-3m,3m<H,0個,ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ(油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ)25t吊,層積	個	8.9		
材料費	美山河ﾌﾞﾛｯｸ	m2	10.0		
胴込・裏込ｺﾝｸﾘｰﾄ	間知ﾌﾞﾛｯｸ・緑化ﾌﾞﾛｯｸ,18-8-40W/C≦60)高炉	m3	1.72		
養生工	無筋構造物,一般養生	m3	1.72		
現場打天端ｺﾝｸﾘｰﾄ 右岸,冬期割増	ｺﾝｸﾘｰﾄ規格:18-8-40(W/C≦60)高炉	m	15.2	15	
【10m当】現場打天端ｺﾝｸﾘｰﾄ	18-8-40W/C≦60)高炉,特殊養生(練炭)	m3	0.73		冬期割増
化粧型枠		m2	1.10		
化粧型枠(材料費)	発泡ﾎﾟﾘｽﾁﾚﾝ製,60*900*900	m2	1.10		
コンクリートはけ引き仕上げ		m2	7.30		
現場打天端ｺﾝｸﾘｰﾄ 左岸	ｺﾝｸﾘｰﾄ規格:18-8-40(W/C≦60)高炉	m	25.8	26	
【10m当】現場打天端ｺﾝｸﾘｰﾄ	18-8-40W/C≦60)高炉,一般養生	m3	0.73		
化粧型枠		m2	1.10		
化粧型枠(材料費)	発泡ﾎﾟﾘｽﾁﾚﾝ製,60*900*900	m2	1.10		
コンクリートはけ引き仕上げ		m2	7.30		
現場打基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ 右岸,冬期割増	ｺﾝｸﾘｰﾄ規格:18-8-40(W/C≦60)高炉	m	15.2	15	
【10m当】現場打基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ	18-8-40(W/C≦60)高炉,無し,一般養生・特殊養生(練炭)	m3	0.80		冬期割増
現場打基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ 左岸	ｺﾝｸﾘｰﾄ規格:18-8-40(W/C≦60)高炉	m	25.8	26	
【10m当】現場打基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ	18-8-40(W/C≦60)高炉,無し,一般養生・特殊養生(練炭)	m3	0.80		
胴込・裏込材(砕石)	砕石規格:再生砕石 RC-80	m3	93.9	94	
目地板	目地板の種類:瀝青繊維質目地板t=10	m2	14.8	15	
水抜きﾊﾟｲﾌﾟ	VPφ50	箇所	43	43	
【10箇所当】水抜きﾊﾟｲﾌﾟ	VPφ50	m	3.91		
吸出し防止材	合成繊維 t=10mm(河川・護岸用)	m2	0.90		
現場打小口止ｺﾝｸﾘｰﾄ H=4.25m 右岸,冬期割増	ｺﾝｸﾘｰﾄ規格:18-8-40(W/C≦60)高炉	箇所	2	2	

数　量　総　括　表

工事番号:　8災52号

工 事 名:　瀬野ヶ台橋橋梁災害(下部工)復旧工事　　市道瀬野ヶ台1号線(瀬野ヶ台橋)

工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量計算	設計数量	摘要
【1箇所当】現場打小口止ｺﾝｸﾘｰﾄ	18-8-40W/C≦60)高炉,特殊養生(練炭)	m3	1.20		冬期割増
化粧型枠		m2	0.67		
化粧型枠(材料費)	発泡ﾎﾟﾘｽﾁﾚﾝ製,60*900*900	m2	0.67		
コンクリートはけ引き仕上げ		m2	0.22		
植生工					
張芝 野芝(高麗芝)	芝種類:張芝工,施工規模:100m2未満	m2	44.1	40	
構造物撤去工					
作業土工					
床掘り 標準	土質:土砂	m3	4.2	4	
埋戻し 最大埋戻し幅1m以上4m未満	土質:土砂	m3	10.9	10	
構造物取壊し工					
ｺﾝｸﾘｰﾄ構造物取壊し	構造物区分:無筋構造物,工法区分:機械施工	m3	88.9	89	
運搬処理工					
殻運搬 L=34.3km以下	殻種別:ｺﾝｸﾘｰﾄ殻(無筋)	m3	88.9	89	
殻処分	殻種別:ｺﾝｸﾘｰﾄ殻(無筋)	m3	88.9	89	
仮設工					
工事用道路工					
工事用道路盛土 左岸	設置・撤去	式	1	1	
【内訳】 掘削	土砂,ｵｰﾌﾟﾝｶｯﾄ,無し,無し,5,000m3未満	m3	11.5	10	
路体(築堤)盛土	2.5m未満	m3	14.2	10	
路体(築堤)盛土	2.5m以上4.0m未満	m3	66.4	70	
路体(築堤)盛土	4.0m以上,20,000m3未満,無し	m3	118.5	120	
土木ｼｰﾄ設置		m2	505.9	506	
法面整形	切土部,無し,ﾚｷ質土、砂及び砂質土、粘性土,全ての費用	m2	17.3	20	

数　量　総　括　表

工事番号:　8災52号

工 事 名:　瀬野ヶ台橋橋梁災害(下部工)復旧工事　　市道瀬野ヶ台1号線(瀬野ヶ台橋)

工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量計算	設計数量	摘要
人工張芝	人工芝　張芝用(ﾜﾗ付き)100㎝	m2	17.3	20	
掘削	土砂,ｵｰﾌﾟﾝｶｯﾄ,無し,無し,5,000m3未満	m3	199.1	200	
土砂等運搬	標準,ﾊﾞｯｸﾎｳ ﾊﾞｹｯﾄ容量0.8m3,土砂(岩塊・玉石混り土含む),無し,1.0km以下	m3	199.1	200	土工算出調書より A1⇔A2
土木シート撤去	ポリプロピレン(P.P)系織布	m2	505.9	506	
敷鉄板	設置・撤去	式	1	1	
【内訳】　敷鉄板設置・撤去	設置・撤去	m2	342.0	342	
敷鉄板賃料	22×1,524×6,096(mm),無,無,有	枚	3	3	供用日数:302日 整備費:有
敷鉄板賃料	22×1,524×6,096(mm),無,無,有	枚	31	31	供用日数:210日 整備費:有
土留・仮締切工					
大型土のう	製作・設置・転用・撤去	式	1	1	
【内訳】　積込(ﾙｰｽﾞ)	土砂,土量50,000m3未満	m3	68.3	70	搬入土
土砂等運搬	標準,ﾊﾞｯｸﾎｳ ﾊﾞｹｯﾄ容量0.8m3,土砂(岩塊・玉石混り土含む),無し,15.5km以下	m3	68.3	70	搬入土 山内土砂置場→現場
大型土のう工	製作・設置,耐大型土のう丸110×110仮設1年,流用土,5mを超え20m以下,標準(1.0)	袋	82	82	右岸
大型土のう工	撤去(再利用),6mを超え20m以下,標準(1.0)	袋	47	47	右岸
大型土のう運搬	L=1.0km以下 (消波根固めﾌﾞﾛｯｸ運搬)	袋	47	47	右岸→左岸
大型土のう工	設置(再設置含む),6m以下,-3m<=H<=2m	袋	47	47	現地仮置き
大型土のう工	撤去,6mを超え20m以下,標準(1.0)	袋	35	35	右岸
土砂等運搬	標準,ﾊﾞｯｸﾎｳ ﾊﾞｹｯﾄ容量0.8m3,土砂(岩塊・玉石混り土含む),無し,0.3km以下	m3	29.2	30	右岸→上部工仮設ﾔｰﾄﾞ
大型土のう工	移設(撤去・再設置),6mを超え20m以下,標準(1.0)	袋	23	23	左岸
大型土のう工	設置(再設置含む),6mを超え20m以下,標準(1.0)	袋	47	47	左岸(仮置き)
大型土のう工	撤去,6mを超え20m以下,標準(1.0)	袋	70	70	左岸
土砂等運搬	標準,ﾊﾞｯｸﾎｳ ﾊﾞｹｯﾄ容量0.8m3,土砂(岩塊・玉石混り土含む),無し,1.0km以下	m3	58.3	60	左岸→上部工仮設ﾔｰﾄﾞ
現場発生品及び支給品運搬	ｸﾚｰﾝ装置付通称2t積級吊能力2.9t,無し,37.5km以下	t	0.263	0.26	2.5kg/袋×105袋
現場発生品及び支給品積込・荷卸	ｸﾚｰﾝ装置付通称2t積級吊能力2.9t	t	0.263	0.26	

数　量　総　括　表

工事番号:　8災52号

工 事 名:　瀬野ヶ台橋橋梁災害(下部工)復旧工事　　市道瀬野ヶ台1号線(瀬野ヶ台橋)

工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量計算	設計数量	摘要
処分費(t)	廃ﾌﾟﾗ	t	0.263	0.26	
水替工					
ﾎﾟﾝﾌﾟ排水	設置・撤去	式	1	1	
【内訳】 ﾎﾟﾝﾌﾟ設置・撤去	土砂,土量50,000m3未満	箇所	3.0	3	A1+A2+右岸
ﾎﾟﾝﾌﾟ運転	0以上120(m3/h)未満,10m,作業時排水	日	77	77	A1+A2+右岸
仮水路工					
仮排水路	据付・撤去	式	1	1	
【内訳】 暗渠排水管	据付・撤去,波状管,ｼﾝｸﾞﾙ構造 呼径450mm,要,全ての費用	m	6.0	6	損耗率65%
暗渠排水管	据付・撤去,波状管,ｼﾝｸﾞﾙ構造 呼径300mm,要,全ての費用	m	12.0	12	損耗率65%
除雪工					
現場内除雪		式	1	1	
【内訳】 機械除雪	15t,3.3,33回	km	0.065	0.065	
人力除雪	5m以下	m3	405.0	405	

数　量　総　括　表

工事番号:　　8災52号

工 事 名:　　瀬野ヶ台橋橋梁災害(下部工)復旧工事　　市道瀬野ヶ台1号線(瀬野ヶ台橋)

工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量計算	設計数量	摘要
道路改良					
道路土工					
盛土工					
路体(築堤)盛土	施工幅員:2.5m未満	m3	5.2	5	
路体(築堤)盛土	施工幅員:2.5m以上4.0m未満	m3	28.3	30	
路床盛土	施工幅員:2.5m未満	m3	8.3	8	
路床盛土	施工幅員:2.5m以上4.0m未満	m3	2.0	2	
法面整形工					
法面整形(盛土部)	法面締固め:無し,現場制約:無し	m2	23.3	20	
法面工					
植生工					
人工張芝	人工芝　張芝用(ワラ付き) 100cm	m2	23.3	20	
構造物取壊し工					
舗装版切断	舗装版種別:ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版,ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版厚:15cm以下	m	3.1	3	
舗装版破砕	舗装版種別:ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版,舗装版厚:5cm	m2	38.1	38	
運搬処理工					
殻運搬 L=22.0km以下	殻種別:ｱｽﾌｧﾙﾄ殻	m3	1.9	2	
殻処分	殻種別:ｱｽﾌｧﾙﾄ殻	m3	1.9	2	

数　量　総　括　表

工事番号:　8災52号

工 事 名:　瀬野ヶ台橋橋梁災害(下部工)復旧工事　　市道瀬野ヶ台1号線(瀬野ヶ台橋)

工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量計算	設計数量	摘要
共通仮設					
共通仮設費					
運搬費					
仮設材運搬費	敷鉄板	式	1	1	
【内訳】 仮設材等の運搬	北海道・東北・北陸・中・四国・九州,16.1km,12m以内,冬期割増,無	t	4.81	4.8	A1搬入
仮設材等の運搬	北海道・東北・北陸・中・四国・九州,0.75km,12m以内,各種(実数入力),0,無	t	4.81	4.8	A1→A2転用
仮設材等の運搬	北海道・東北・北陸・中・四国・九州,16.1km,12m以内,各種(実数入力),0,無	t	49.72	49.7	A2追加搬入
仮設材等の運搬	北海道・東北・北陸・中・四国・九州,16.1km,12m以内,各種(実数入力),0,無	t	54.54	54.5	A2返却
仮設材等の積込み取卸し費	積込み、取卸し(片道分)	t	4.81	4.8	A1搬入
仮設材等の積込み取卸し費	積込み、取卸し(片道分)	t	4.81	4.8	A1→A2転用
仮設材等の積込み取卸し費	積込み、取卸し(片道分)	t	49.72	49.7	A2追加搬入
仮設材等の積込み取卸し費	積込み、取卸し(片道分)	t	54.54	54.5	A2返却
技術管理費					
平板載荷試験費	50kN以内	箇所	2.0	2	A1+A2

土　工　算　出　調　書　　令和8年度　瀬野ヶ台橋　下部工　　実施

※土量の変化率　土砂：L=1.20・C=0.9、砂：L=1.20・C=0.95、軟岩Ⅰ:L=1.30・C=1.15

切土工種			盛土工種	右岸（A1） 下部工 埋戻し 最大4.0m≦W		右岸（A1） 護岸工 埋戻し W<1m	右岸（A1） 護岸工 埋戻し 転圧無し	仮設工（護岸工） 大型土のう製作設置 82袋	左岸（A2） 下部工 埋戻し 最大4.0m≦W		左岸（A2） 道路工 路床 B<2.5m	左岸（A2） 道路工 路床 2.5m≦B<4m	左岸（A2） 道路工 路体 B<2.5m	左岸（A2） 道路工 路体 2.5m≦B<4m	左岸（A2） 護岸工 埋戻し W<1m	左岸（A2） 護岸工 埋戻し 転圧無し	左岸（A2） 護岸工 盛土 B<2.5m	左岸（A2） 構造物撤去工 埋戻し 1≦W<4m	仮設工（護岸工） 大型土のう設置 70袋 (応仮23袋・運搬47袋)	仮設工（工事用道路） 路体 B<2.5m	仮設工（工事用道路） 路体 2.5m≦B<4m	仮設工（工事用道路） 路体 B≧4m	上部工 路肩盛土	現場内運搬 土砂運搬 A1→上部工仮設ヤード L=0.3km以下、土砂	現場内運搬 土砂運搬 A1⇔A2 L=1.0km以下、土砂	現場内運搬 大型土のう A1⇔A2 L=1.0km以下	計
			仕上り土量	117.6		14.1	36.9	82.0	89.4		8.3	2.0	5.2	28.3	18.9	55.6	8.5	10.9		14.2	66.4	118.5	0.4	35.3	596.3	39.2	1,348.0
				65.0	52.6				24.5	64.9											199.1					
			土量変化率	1.15	0.90	0.90	1.00	1.20	1.15	0.90	0.90	0.90	0.90	0.90	0.90	1.00	0.90	0.90		0.90	0.90	0.90	1.00	1.0	1.0	1.0	
			必要土量	56.5	58.4	15.7	36.9	68.3	21.3	72.1	9.2	2.2	5.8	31.4	21.0	55.6	9.4	12.1		15.8	73.8	131.7	0.4	35.3	596.3	39.2	1,368.4
右岸（A1）																										
下部工																										
・床掘　標準	土砂	0.8m3BH	178.7		58.4																			120.3		178.7
・床掘（掘削）	軟岩	0.8m3BH	56.5	56.5																						56.5
護岸工																										
・掘削　標準	土砂	0.8m3BH	80.4																					80.4		80.4
・床掘　標準	土砂	0.8m3BH	67.7			15.7	36.9																	9.0		67.7
仮設工（護岸工）																								ΣV=209.7m3		
・大型土のう撤去　35袋 V=35袋/1.2=29.1m3	土砂	0.8m3BH	29.2																					29.2		29.2
・大型土のう運搬　47袋 V=47袋/1.2=39.2m3 ΣV=68.3m3	土砂	-	39.2																						39.2	39.2
流用土（山内野球場）	土砂		68.3					68.3																		68.3
左岸（A2）																										
下部工																										
・床掘　標準	土砂	0.8m3BH	137.0							72.1	9.2	2.2	5.8	31.4									0.4		15.9	137.0
・床掘（掘削）標準	軟岩	0.8m3BH	21.3						21.3																	21.3
護岸工																										
・掘削　標準	土砂	0.8m3BH	108.8																					108.8		108.8
・床掘　標準	土砂	0.8m3BH	98.4												21.0	55.6	9.4	7.9						4.5		98.4
護岸工（構造物撤去工）																										
・床掘　標準	土砂	0.8m3BH	4.2															4.2								4.2
仮設工（護岸工）																										
・大型土のう撤去　47+23=70袋 大型土のう転用（右岸→左岸岸）47袋 大型土のう転用（応仮）23袋 V=70/1.2=58.3	土砂	0.8m3BH	58.3																					58.3		58.3
仮設工（工事用道路工）																										
・（設置）掘削　標準	土砂	0.8m3BH	11.5																	11.5						11.5
・（撤去）掘削　標準	土砂	0.8m3BH	199.1																					199.1		199.1
土砂運搬（対岸）	土砂		209.7																	4.3	73.8	131.7				209.8
計			1,368.3	56.5	58.4	15.7	36.9	68.3	21.3	72.1	9.2	2.2	5.8	31.4	21.0	55.6	9.4	12.1		15.8	73.8	131.7	0.4	35.3	596.3	39.2	1,368.4

項目			① A1→上部工仮設ヤード L=0.3km以下	② A1（A1→A2） L=1.0km以下	③ A2（A2→A1（上部工仮設ヤード）） L=1.0km以下	Σ①～③ 合計	②+③ 対岸運搬 A1⇔A2 L=1.0km以下	①+③ 上部工仮設ヤード搬入土	備考
現場内運搬 土砂運搬	下部工	土砂		120.3	15.9	136.2	136.2	15.9	
	護岸工	土砂	6.1	89.4	113.3	208.8	202.7	119.4	
	仮設工（護岸工）	土砂	29.2		58.3	87.5	58.3	87.5	
	仮設工（工事用道路工）	土砂			199.1	199.1	199.1	199.1	
	合計		35.3	209.7	386.6	631.6	596.3	421.9	①+③は、上部工仮設ヤードへ流用
現場内運搬 大型土のう(A1⇔A2) L=1.0km以下	仮設工（護岸工）	土砂		39.2		39.2	39.2		袋数計上　39.2×1.2=47袋
	合計			39.2		39.2	39.2		
搬入土 （山内野球場） L=15.5km以下	仮設工（護岸工）	土砂		68.3		68.3	68.3		
	道路工	土砂							
	合計			68.3		68.3	68.3		

橋台工数量集計表

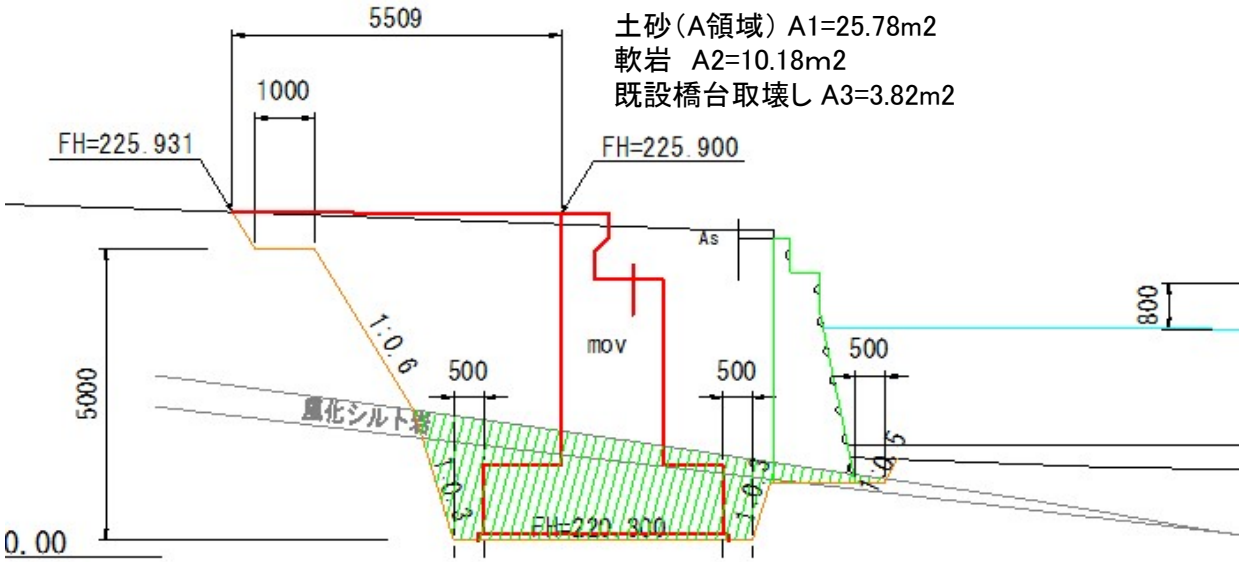
項　目	種　別	区　分		単位	A1	A2	合計	備 考
作業土工	床　掘	土　砂	A	m^3	178.7	137.0	315.7	
			B	m^3	---	---	---	
			合計	m^3	178.7	137.0	315.7	
		軟岩	A	m^3	56.5	21.3	77.8	
			B	m^3	---	---	---	
			合計	m^3	56.5	21.3	77.8	
	取壊し	既設橋台		m^3	20.1	---	20.1	護岸工(構造物撤去工)で計上
	埋 戻 し	土砂(最大埋戻し幅4m以上)		m^3	117.6	89.4	207.0	
		コンクリート		m^3	17.1	8.3	25.4	
コンクリート	鉄筋構造物	上部工施工	$\sigma ck=24N/mm^2$	m^3	0.9	0.8	1.7	
		下部工施工	$\sigma ck=24N/mm^2$	m^3	49.8	52.1	101.9	
型枠	鉄筋構造物	上部工施工		m^2	3.5	3.3	6.8	
		下部工施工		m^2	80.0	79.8	159.8	
均し コンクリート	無筋構造物	t=10cm	$\sigma ck=18N/mm^2$	m^2	18.5	20.7	39.2	V=4.0m3
	型枠			m^2	1.7	1.8	3.5	
足場工	枠組足場	H ≦ 30 m		掛m^2	80.0	76.0	156.0	
支保工	パイプサポート H ＜ 4 m	40kN/m^2以下		空m^3	7.0	6.1	13.1	
		40kN/m^2を超え60kN/m^2以下		空m^3	---	---	---	
	くさび結合 H ≦ 30 m	40kN/m^2以下		空m^3	---	---	---	
		40kN/m^2を超え80kN/m^2以下		空m^3	---	---	---	
	別途要検討			空m^3	---	---	---	
箱抜き工	円形空洞型枠	φ150		m	2.0	---	2.0	
		φ200		m	---	2.7	2.7	
コンクリート塗装		CC-B		m^2	19.7	19.6	39.3	
鉄筋工	下部工施工 SD345	D13		t	0.444	0.460	0.904	
		D16～D25		t	1.250	1.307	2.557	
		D29,D32		t	---	---	---	
		D35		t	---	---	---	
		D38		t	---	---	---	
		D41		t	---	---	---	
		D51		t	---	---	---	
		合　計		t	1.694	1.767	3.461	
橋歴板		B300×H200 t=3mm		枚	1.0	1.0	2.0	アルミニウム
雪寒施設工	雪寒仮囲い	W・PWタイプ		式	1.0	---	1.0	
工事用道路工	敷鉄板	設置・撤去		m2	27.0	---	27.0	護岸工(仮設工)で計上
水替工	排水ポンプ設置	口径200mm 1台		箇所	1.0	1.0	2.0	護岸工(仮設工)で計上

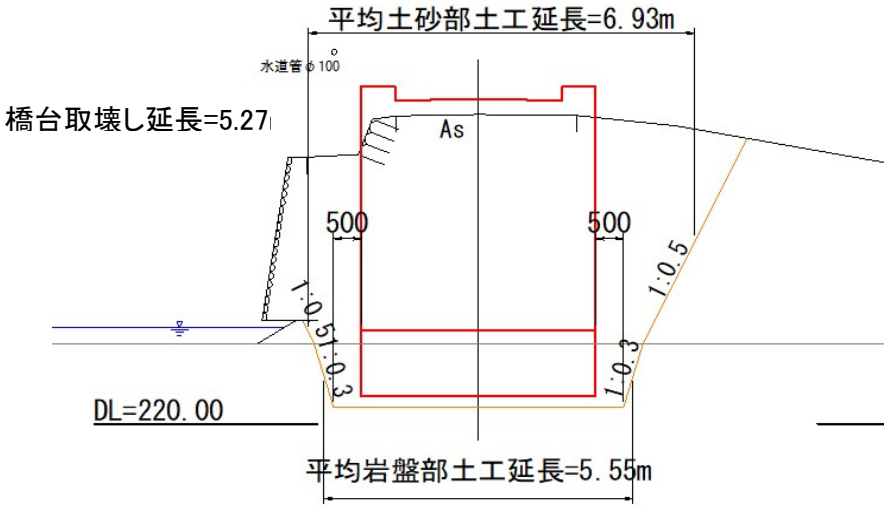
A1橋台工数量集計表

項　目	種　別	区　分		単位	A1	備 考
作業土工	床　掘	土　砂	A	m^3	178.7	
			B	m^3	---	
			合計	m^3	178.7	
		軟岩	A	m^3	56.5	
			B	m^3	---	
			合計	m^3	56.5	
	取壊し	既設橋台		m^3	20.1	
	埋 戻 し	土砂(最大埋戻し幅4m以上)		m^3	117.6	
		コンクリート		m^3	17.1	
コンクリート	鉄筋構造物	上部工施工	$\sigma ck=24N/mm^2$	m^3	0.9	
		下部工施工	$\sigma ck=24N/mm^2$	m^3	49.8	
型枠	鉄筋構造物	上部工施工		m^2	3.5	
		下部工施工		m^2	80.0	
均しコンクリート	無筋構造物	t=10cm	$\sigma ck=18N/mm^2$	m^2	18.5	V=1.9m3
	型枠			m^2	1.7	
足場工	枠組足場	H ≦ 30 m		掛m^2	80.0	
支保工	パイプサポート	40kN/m^2以下		空m^3	7.0	
	H ＜ 4 m	40kN/m^2を超え60kN/m^2以下		空m^3	---	
	くさび結合	40kN/m^2以下		空m^3	---	
	H ≦ 30 m	40kN/m^2を超え80kN/m^2以下		空m^3	---	
	別途要検討			空m^3	---	
箱抜き工	円形空洞型枠	φ150		m	2.0	
		φ200		m	---	
コンクリート塗装		CC-B		m^2	19.7	
鉄筋	下部工施工 SD345	D13		t	0.444	
		D16～D25		t	1.250	
		D29,D32		t	---	
		D35		t	---	
		D38		t	---	
		D41		t	---	
		D51		t	---	
		合　計		t	1.694	
橋歴板		B300×H200 t=3mm		枚	1.0	アルミニウム
雪寒施設工	雪寒仮囲い	W・PWタイプ		式	1.0	
工事用道路工	敷鉄板	設置・撤去		m2	27.0	
水替工	排水ポンプ設置	口径200mm 1台		箇所	1.0	

1.作業土工

(1)床掘





土砂(A領域)

V = 25.78 × 6.93 = 178.7 m^3

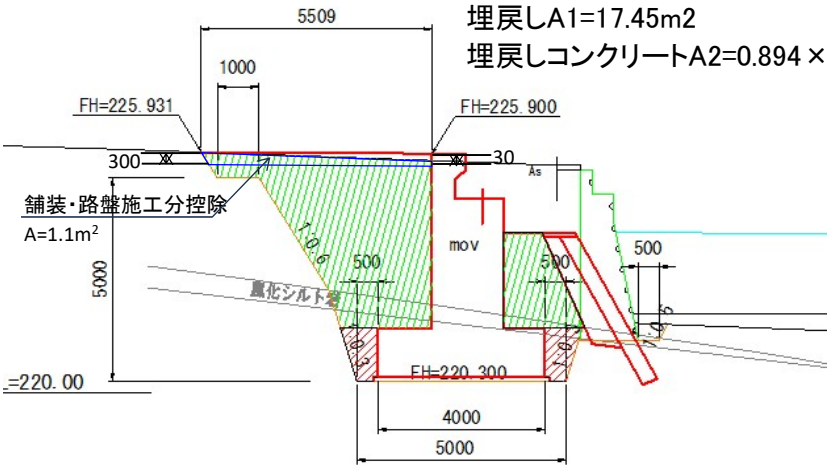
軟岩

V = 10.18 × 5.55 = 56.5 m^3

既設橋台取り壊し

V = 3.82 × 5.27 = 20.1 m^3

(2)埋戻し



埋戻しA1=17.45m2
埋戻しコンクリートA2=0.894×2=1.79m2

埋戻し(最大埋戻し幅4m以上)　　舗装、路盤施工分控除

V = 17.45 × 6.93 − 1.10×3.00 = 117.6 m^3

土砂部土工延長

埋戻しコンクリート

V = 9.9 ＋ 7.2 = 17.1 m^3

V 1= 1.79 × 5.55 = 9.9 m^3

(横断方向)　　岩盤部土工延長

V = 1.79 × 4.00 = 7.2 m^3

(縦断方向)

2.コンクリート

(1)上部工施工

構造区分	鉄筋構造物
使用区分	σck=24N/mm^2

1)地覆

V =	0.15*0.80	左地覆	=	0.12 m^3
V =	0.15*(2.30+2.30)/2	左地覆	=	0.35 m^3
V =	0.15*0.80	右地覆	=	0.12 m^3
V =	0.15*(1.80+1.80)/2	右地覆	=	0.27 m^3

2)合計

ΣV		=	0.9 m^3

(2)下部工施工

構造区分	鉄筋構造物
使用区分	σck=24N/mm^2

1)パラペット

V =	(4.33+4.33)/2*0.55		=	2.38 m^3
V =	(1.34+2.39)/2*0.25	前面張出部	=	0.47 m^3

2)たて壁

V =	(13.27+13.40)/2*1.15		=	15.34 m^3
V =	13.40*0.55		=	7.37 m^3

3)フーチング

V =	(5.04+5.04)/2*4.00		=	20.16 m^3

4)左ウイング

V =	(3.51+3.51)/2*0.60		=	2.11 m^3

5)左ハンチ

V =	(1.68+1.68)/2*0.18		=	0.30 m^3

6)右ウイング

V =	(2.42+2.42)/2*0.60		=	1.45 m^3

7)右ハンチ

V =	(1.38+1.38)/2*0.18		=	0.25 m^3

8)合計

ΣV		=	49.8 m^3

3.型枠

構造区分	鉄筋構造物

(1)上部工施工

1)地覆

側面

A =	3.10*0.25	左地覆	=	0.78 m^2
A =	3.10*0.26	左地覆	=	0.81 m^2
A =	2.60*0.25	右地覆	=	0.65 m^2
A =	2.60*0.26	右地覆	=	0.68 m^2

断面

A =	0.15+0.15	左地覆	=	0.30 m^2
A =	0.15+0.15	右地覆	=	0.30 m^2

2)合計

ΣA			=	3.5 m^2

(2)下部工施工

1)パラペット

背面・左側面・右側面

A =	4.33+0.71+0.71	=	5.75 m^2

前面

A =	0.46*4.20	=	1.93 m^2

前面張出部

A =	2.81	=	2.81 m^2

切り欠き部側面

A =	0.07*0.80*2	=	0.11 m^2

2)たて壁

前面・背面・左側面・右側面

A =	13.27+13.40+5.40+5.40	=	37.47 m^2

3)フーチング

前面・背面・左側面・右側面

A =	5.04+5.04+4.80+4.80	=	19.68 m^2

4)左ウイング

外側・内側・先端

A =	3.51+3.51+2.12	=	9.14 m^2

竪壁部控除

A =	-(2.15+2.15)/2*0.60	=	-1.29 m^2

5)左ハンチ

背面

A =	1.43	=	1.43 m^2

竪壁部控除

A =	-1.01	=	-1.01 m^2

ウイング部控除

A =	-(1.68+1.68)/2*0.60	=	-1.01 m^2

6)右ウイング

外側・内側・先端

Ａ＝　2.42+2.42+1.75　＝　6.59　m^2

竪壁部控除

Ａ＝　-(1.89+1.89)/2*0.60　＝　-1.13　m^2

7)右ウイングハンチ

背面

Ａ＝　1.17　＝　1.17　m^2

竪壁部控除

Ａ＝　-0.83　＝　-0.83　m^2

ウイング部控除

Ａ＝　-(1.38+1.38)/2*0.60　＝　-0.83　m^2

8)合計

ΣＡ　＝　80.0　m^2

面積算出

(1)伸縮切り欠き部

前面

a1	= (0.07+0.10)/2*1.50		=	0.13 m^2
a2	= (0.10+0.07)/2*1.50		=	0.13 m^2
Σa =			=	0.26 m^2

背面

a1	= (0.07+0.10)/2*1.50		=	0.13 m^2
a2	= (0.10+0.07)/2*1.50		=	0.13 m^2
Σa =			=	0.26 m^2

(2)パラペット

前面

a1 =	1.08*0.60		=	0.65 m^2
a2 =	1.01*3.00		=	3.03 m^2
a3 =	1.08*0.60		=	0.65 m^2
Σa =			=	4.33 m^2

背面

a1 =	1.08*0.60		=	0.65 m^2
a2 =	1.01*3.00		=	3.03 m^2
a3 =	1.08*0.60		=	0.65 m^2
Σa =			=	4.33 m^2

前面張出前面(型枠用)

a1 =	0.37*0.60		=	0.22 m^2
a2 =	0.30*3.00		=	0.90 m^2
a3 =	0.37*0.60		=	0.22 m^2
a4 =	0.35*4.20		=	1.47 m^2
Σa =			=	2.81 m^2

前面張出前面(体積計算用)

a1 =	0.22+0.90+0.22		=	1.34 m^2
Σa =			=	1.34 m^2

前面張出背面(体積計算用)

a1 =	1.34		=	1.34 m^2
a2 =	0.25*4.20		=	1.05 m^2
Σa =			=	2.39 m^2

左側面

a1 =	(1.08+1.08)/2*0.55		=	0.59 m^2
a2 =	(0.37+0.62)/2*0.25	前面張出部	=	0.12 m^2
Σa =			=	0.71 m^2

右側面

a1 =	(1.08+1.08)/2*0.55		=	0.59 m^2
a2 =	(0.37+0.62)/2*0.25	前面張出部	=	0.12 m^2
Σa =			=	0.71 m^2

(3)たて壁

前面

a1	= 3.16*4.20	=	13.27 m^2
Σa =		=	13.27 m^2

背面

a1	= 3.19*4.20	=	13.40 m^2
Σa =		=	13.40 m^2

左側面

a1	= (3.16+3.19)/2*1.15	=	3.65 m^2
a2	= 3.19*0.55	=	1.75 m^2
Σa =		=	5.40 m^2

右側面

a1	= (3.16+3.19)/2*1.15	=	3.65 m^2
a2	= 3.19*0.55	=	1.75 m^2
Σa =		=	5.40 m^2

(4)フーチング

前面

a1	= 1.20*4.20	=	5.04 m^2
Σa =		=	5.04 m^2

背面

a1	= 1.20*4.20	=	5.04 m^2
Σa =		=	5.04 m^2

左側面

a1	= 1.20*4.00	=	4.80 m^2
Σa =		=	4.80 m^2

右側面

a1	= 1.20*4.00	=	4.80 m^2
Σa =		=	4.80 m^2

(5)左ウイング

外側

a1	= (0.90+2.15)/2*2.30	=	3.51 m^2
Σa =		=	3.51 m^2

内側

a1	= (0.90+2.15)/2*2.30	=	3.51 m^2
Σa =		=	3.51 m^2

先端

a1	= 0.90*0.60	=	0.54 m^2
a2	= 2.63*0.60	=	1.58 m^2
Σa =		=	2.12 m^2

(6)左ハンチ

たて壁背面側

a1	= 1.68*0.60	=	1.01 m^2
Σa =		=	1.01 m^2

背面

a1	= (1.68+1.68)/2*0.85	=	1.43 m^2
Σa =		=	1.43 m^2

断面

a1	= (0.60*0.60)/2	=	0.18 m^2
Σa =		=	0.18 m^2

(7)右ウイング

外側

a1	= (0.80+1.89)/2*1.80	=	2.42 m^2
Σa =		=	2.42 m^2

内側

a1	= (0.80+1.89)/2*1.80	=	2.42 m^2
Σa =		=	2.42 m^2

先端

a1	= 0.80*0.60	=	0.48 m^2
a2	= 2.11*0.60	=	1.27 m^2
Σa =		=	1.75 m^2

(8)右ハンチ

たて壁背面側

a1	= 1.38*0.60		=	0.83 m^2
Σa =			=	0.83 m^2

背面

a1	= (1.38+1.38)/2*0.85		=	1.17 m^2
Σa =			=	1.17 m^2

断面

a1	= (0.60*0.60)/2		=	0.18 m^2
Σa =			=	0.18 m^2

(9)地覆

1)左地覆

断面

a1 =	(0.25+0.26)/2*0.60		=	0.15 m^2

側面長

a1 =	0.80+2.30	外側	=	3.10 m
a2 =	0.80+2.30	内側	=	3.10 m
			=	6.20 m

2)右地覆

断面

a1 =	(0.25+0.26)/2*0.60		=	0.15 m^2

側面長

a1 =	0.80+1.80	内側	=	2.60 m
a2 =	0.80+1.80	外側	=	2.60 m
			=	5.20 m

4.均しコンクリート

t=100mm

構造区分	無筋構造物
使用区分	σck=18N/mm^2

(1)コンクリート

A = 4.40*4.20 = 18.5 m^2

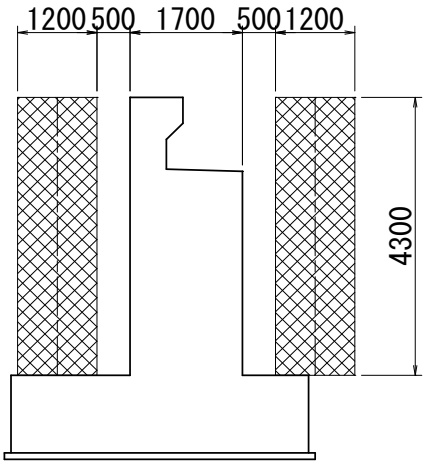
V = 18.5*0.10 = 1.9 m^3

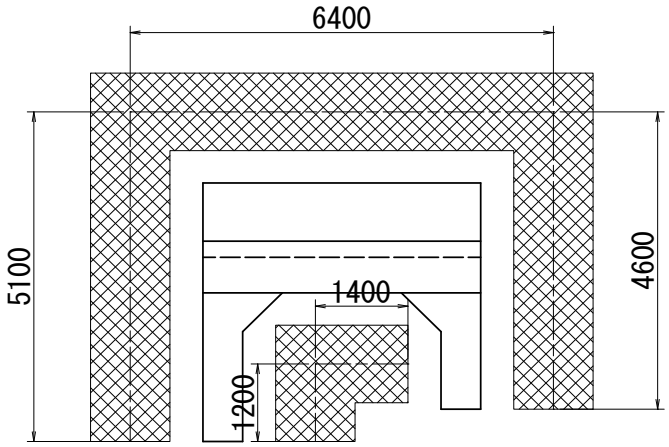
(2)型枠

A = (4.40+4.40+4.20+4.20)*0.10 = 1.7 m^2

5.足場工

構造区分	鉄筋構造物
種類区分	枠組足場
設置高区分	H≦30m





躯体部

A = (5.1+6.4+4.6+1.2+1.4)*4.3 = 80 掛m^2

= 80 掛m^2

6.支保工

構造区分	鉄筋構造物
種類区分	パイプサポート
設置高区分	Ｈ＜４ｍ

(1)支保耐力

踏掛版受け台

W = 0.00*24.50 = 0.0 kN/m^2

∴40kN/m2以下

左ウイング

W = (0.90+2.15)/2*24.50 = 37.4 kN/m^2

∴40kN/m2以下

右ウイング

W = (0.80+1.89)/2*24.50 = 33.0 kN/m^2

∴40kN/m2以下

(2)空体積

①40kN/m2以下

踏掛版受け台

V = 0.00*0.00*0.00 = 0.0 空m^3

左ウイング

V = (2.12+3.39)/2*2.30*0.60 = 3.8 空m^3

左ウイング

V = (2.38+3.49)/2*1.80*0.60 = 3.2 空m^3

= 7.0 空m^3

②要別途検討

= 0.0 空m^3

7.箱抜き工

（円形空洞型枠　φ150）

L =	0.49*4本		=	2.0 m

8.コンクリート塗装

A =	2.81	前面張出部	=	2.81 m^2
A =	1.93	パラペット前面	=	1.93 m^2
A =	1.00*4.20*1	たて壁前面	=	4.20 m^2
A =	1.15*4.20*1	橋座	=	4.83 m^2
A =	-0.27*0.32*5	支承控除分	=	-0.43 m^2
A =	-0.40*0.22*4	アンカー控除分	=	-0.35 m^2
A =	3.40	左側側面	=	3.40 m^2
A =	3.30	右側側面	=	3.30 m^2
			=	19.7 m^2

9.鉄筋

(SD345)

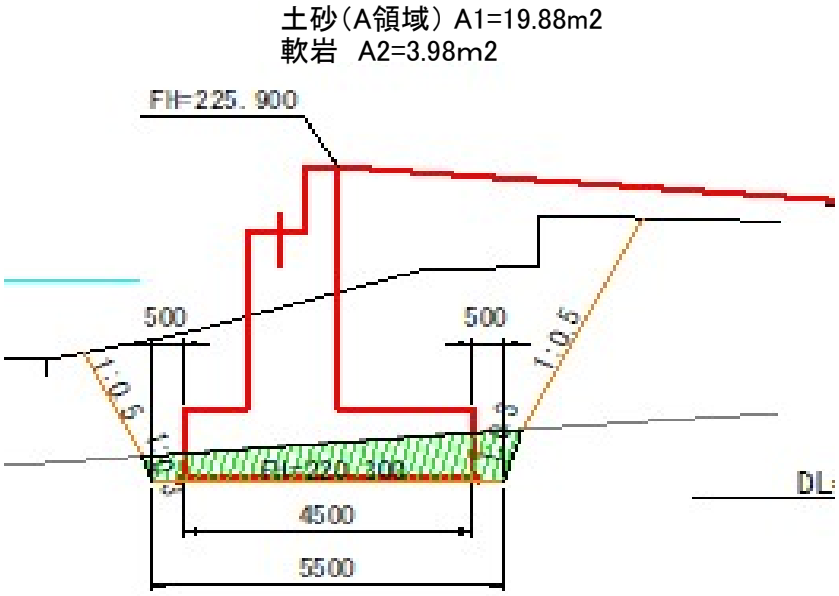
径		上部工施工 (kg)	下部工施工 (kg)	合計 (kg)	圧接箇所数	機械式継手箇所数	機械式定着
D10		---	---	---	---	---	---
D13		---	444	444	---	---	---
D16～D25	D16	---	1250	1250	---	---	---
	D19	---	---	---	---	---	---
	D22	---	---	---	---	---	---
	D25	---	---	---	---	---	---
	小計	---	1250	1250	---	---	---
D29～D32	D29	---	---	---	---	---	---
	D32	---	---	---	---	---	---
	小計	---	---	---	---	---	---
D35		---	---	---	---	---	---
D38		---	---	---	---	---	---
D41		---	---	---	---	---	---
D51		---	---	---	---	---	---
合計		---	1694	1694	---	---	---

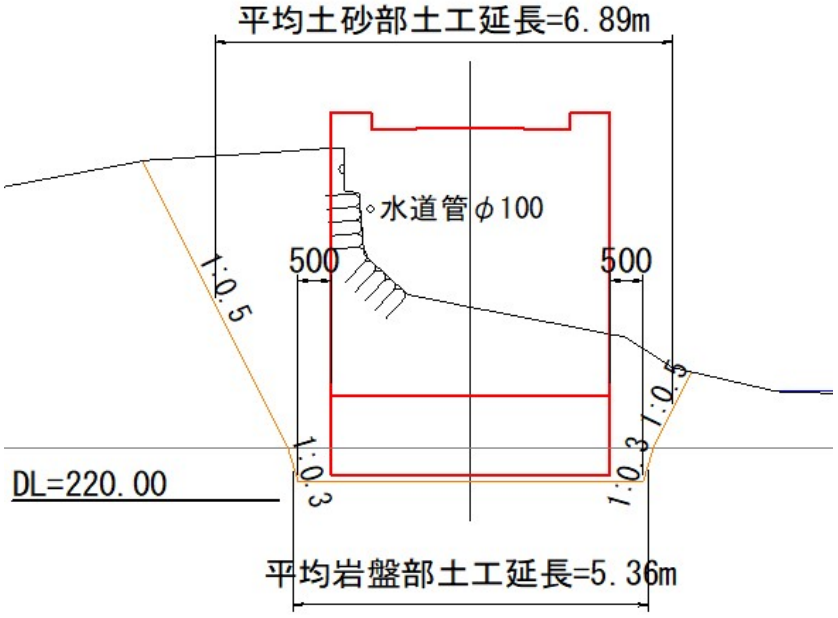
A2橋台工数量集計表

項　目	種　別	区　分		単位	A2	備 考
作業土工	床　掘	土　砂	A	m^3	137.0	
			B	m^3	---	
			合計	m^3	137.0	
		軟岩	A	m^3	21.3	
			B	m^3	---	
			合計	m^3	21.3	
	取壊し	既設橋台		m^3	---	
	埋 戻 し	土砂(最大埋戻し幅4m以上)		m^3	89.4	
		コンクリート		m^3	8.3	
コンクリート	鉄筋構造物	上部工施工	$\sigma ck=24N/mm^2$	m^3	0.8	
		下部工施工	$\sigma ck=24N/mm^2$	m^3	52.1	
型枠	鉄筋構造物	上部工施工		m^2	3.3	
		下部工施工		m^2	79.8	
均しコンクリート	無筋構造物	t=10cm	$\sigma ck=18N/mm^2$	m^2	20.7	V=2.1m3
	型枠			m^2	1.8	
足場工	枠組足場	H ≦ 30 m		掛m^2	76.0	
支保工	パイプサポート H ＜ 4 m	40kN/m^2以下		空m^3	6.1	
		40kN/m^2を超え60kN/m^2以下		空m^3	---	
	くさび結合 H ≦ 30 m	40kN/m^2以下		空m^3	---	
		40kN/m^2を超え80kN/m^2以下		空m^3	---	
	別途要検討			空m^3	---	
箱抜き工	円形空洞型枠	φ150		m	---	
		φ200		m	2.7	
コンクリート塗装		CC-B		m^2	19.6	
鉄筋	下部工施工 SD345	D13		t	0.460	
		D16～D25		t	1.307	
		D29,D32		t	---	
		D35		t	---	
		D38		t	---	
		D41		t	---	
		D51		t	---	
		合　計		t	1.767	
橋歴板		B300×H200 t=3mm		枚	1.0	アルミニウム
工事用道路工	敷鉄板	設置・撤去		m2	---	
水替工	排水ポンプ設置	口径200mm 1台		箇所	1.0	

1.作業土工

(1)床掘





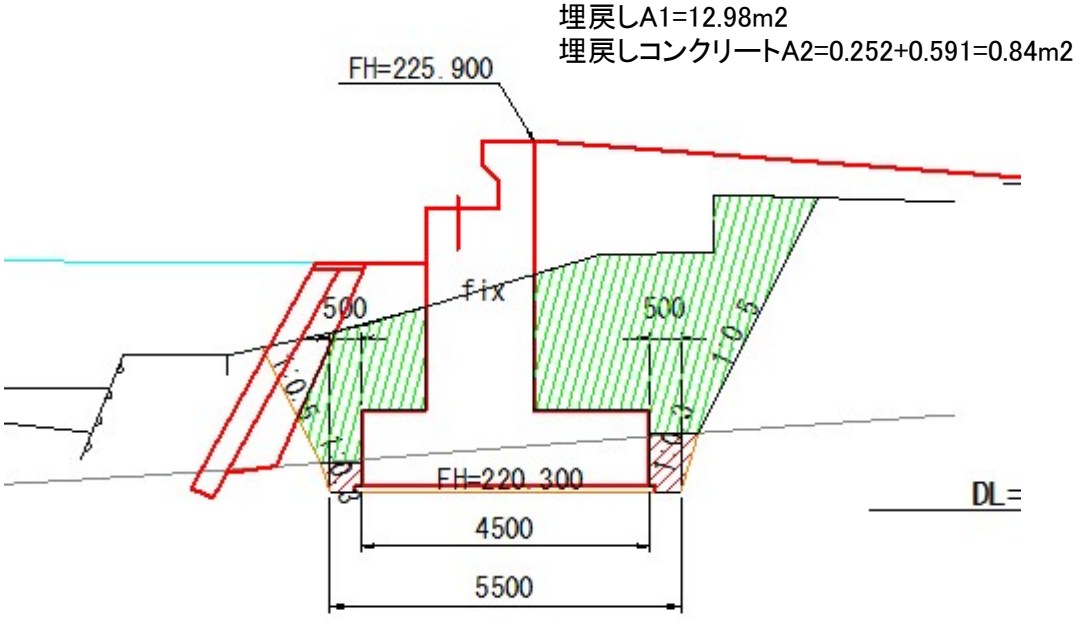
土砂(A領域)

V = 19.88 × 6.89 = 137.0 m^3

軟岩

V = 3.98 × 5.36 = 21.3 m^3

(2)埋戻し



埋戻し(最大埋戻し幅4m以上)

V = 12.98 × 6.89 = 89.4 m^3

土砂部土工延長

埋戻しコンクリート

V = 4.5 ＋ 3.8 = 8.3 m^3

V 1= 0.84 × 5.36 = 4.5 m^3

(横断方向) 岩盤部土工延長

V = 0.84 × 4.50 = 3.8 m^3

(縦断方向)

2.コンクリート

(1)上部工施工

構造区分	鉄筋構造物
使用区分	σck=24N/mm^2

1)地覆

V =	0.15*0.80	左地覆	=	0.12 m^3
V =	0.15*(1.70+1.70)/2	左地覆	=	0.26 m^3
V =	0.15*0.80	右地覆	=	0.12 m^3
V =	0.15*(2.02+2.00)/2	右地覆	=	0.30 m^3

2)合計

ΣV	=	0.8 m^3

(2)下部工施工

構造区分	鉄筋構造物
使用区分	σck=24N/mm^2

1)パラペット

V =	(4.25+4.25)/2*0.55		=	2.34 m^3
V =	(1.34+2.39)/2*0.25	前面張出部	=	0.47 m^3

2)たて壁

V =	(13.36+13.48)/2*1.15	=	15.43 m^3
V =	13.48*0.55	=	7.41 m^3

3)フーチング

V =	(5.04+5.04)/2*4.50	=	22.68 m^3

4)左ウイング

V =	(2.35+2.35)/2*0.60	=	1.41 m^3

5)左ハンチ

V =	(1.47+1.42)/2*0.18	=	0.26 m^3

6)右ウイング

V =	(3.02+3.06)/2*0.60	=	1.82 m^3

7)右ハンチ

V =	(1.71+1.66)/2*0.18	=	0.30 m^3

8)合計

ΣV	=	52.1 m^3

3.型枠

構造区分	鉄筋構造物

(1)上部工施工

1)地覆

側面

A =	2.50*0.25	左地覆	=	0.63 m^2
A =	2.50*0.26	左地覆	=	0.65 m^2
A =	2.82*0.25	右地覆	=	0.71 m^2
A =	2.80*0.26	右地覆	=	0.73 m^2

断面

A =	0.15+0.15	左地覆	=	0.30 m^2
A =	0.15+0.15	右地覆	=	0.30 m^2

2)合計

ΣA		=	3.3 m^2

(2)下部工施工

1)パラペット

背面・左側面・右側面

A =	4.25+0.70+0.70	=	5.65 m^2

前面

A =	0.44*4.20	=	1.85 m^2

前面張出部

A =	2.81	=	2.81 m^2

切り欠き部側面

A =	0.07*0.80*2	=	0.11 m^2

2)たて壁

前面・背面・左側面・右側面

A =	13.36+13.48+5.44+5.44	=	37.72 m^2

3)フーチング

前面・背面・左側面・右側面

A =	5.04+5.04+5.40+5.40	=	20.88 m^2

4)左ウイング

外側・内側・先端

A =	2.35+2.35+1.68	=	6.38 m^2

竪壁部控除

A =	-(1.97+1.97)/2*0.60	=	-1.18 m^2

5)左ハンチ

背面

A =	1.23	=	1.23 m^2

竪壁部控除

A =	-0.88	=	-0.88 m^2

ウイング部控除

A =	-(1.47+1.42)/2*0.60	=	-0.87 m^2

6)右ウイング

外側・内側・先端

Ａ＝　3.02+3.06+1.90　＝　7.98 m^2

竪壁部控除

Ａ＝　-(2.22+2.23)/2*0.60　＝　-1.34 m^2

7)右ウイングハンチ

背面

Ａ＝　1.45　＝　1.45 m^2

竪壁部控除

Ａ＝　-1.03　＝　-1.03 m^2

ウイング部控除

Ａ＝　-(1.71+1.66)/2*0.60　＝　-1.01 m^2

8)合計

ΣＡ　＝　79.8 m^2

面積算出

(1)伸縮切り欠き部

前面

a1	= (0.07+0.10)/2*1.50		=	0.13 m^2
a2	= (0.10+0.07)/2*1.50		=	0.13 m^2
Σa =			=	0.26 m^2

背面

a1	= (0.07+0.10)/2*1.50		=	0.13 m^2
a2	= (0.10+0.07)/2*1.50		=	0.13 m^2
Σa =			=	0.26 m^2

(2)パラペット

前面

a1 =	1.06*0.60		=	0.64 m^2
a2 =	0.99*3.00		=	2.97 m^2
a3 =	1.06*0.60		=	0.64 m^2
Σa =			=	4.25 m^2

背面

a1 =	1.06*0.60		=	0.64 m^2
a2 =	0.99*3.00		=	2.97 m^2
a3 =	1.06*0.60		=	0.64 m^2
Σa =			=	4.25 m^2

前面張出前面(型枠用)

a1 =	0.37*0.60		=	0.22 m^2
a2 =	0.30*3.00		=	0.90 m^2
a3 =	0.37*0.60		=	0.22 m^2
a4 =	0.35*4.20		=	1.47 m^2
Σa =			=	2.81 m^2

前面張出前面(体積計算用)

a1 =	0.22+0.90+0.22		=	1.34 m^2
Σa =			=	1.34 m^2

前面張出背面(体積計算用)

a1 =	1.34		=	1.34 m^2
a2 =	0.25*4.20		=	1.05 m^2
Σa =			=	2.39 m^2

左側面

a1 =	(1.06+1.06)/2*0.55		=	0.58 m^2
a2 =	(0.37+0.62)/2*0.25	前面張出部	=	0.12 m^2
Σa =			=	0.70 m^2

右側面

a1 =	(1.06+1.06)/2*0.55		=	0.58 m^2
a2 =	(0.37+0.62)/2*0.25	前面張出部	=	0.12 m^2
Σa =			=	0.70 m^2

(3)たて壁

前面

a1	= 3.18*4.20	=	13.36 m^2
Σa =		=	13.36 m^2

背面

a1	= 3.21*4.20	=	13.48 m^2
Σa =		=	13.48 m^2

左側面

a1	= (3.18+3.21)/2*1.15	=	3.67 m^2
a2	= 3.21*0.55	=	1.77 m^2
Σa =		=	5.44 m^2

右側面

a1	= (3.18+3.21)/2*1.15	=	3.67 m^2
a2	= 3.21*0.55	=	1.77 m^2
Σa =		=	5.44 m^2

(4)フーチング

前面

a1	= 1.20*4.20	=	5.04 m^2
Σa =		=	5.04 m^2

背面

a1	= 1.20*4.20	=	5.04 m^2
Σa =		=	5.04 m^2

左側面

a1	= 1.20*4.50	=	5.40 m^2
Σa =		=	5.40 m^2

右側面

a1	= 1.20*4.50	=	5.40 m^2
Σa =		=	5.40 m^2

(5)左ウイング

外側

a1	= (0.80+1.97)/2*1.70	=	2.35 m^2
Σa =		=	2.35 m^2

内側

a1	= (0.80+1.97)/2*1.70	=	2.35 m^2
Σa =		=	2.35 m^2

先端

a1	= 0.80*0.60	=	0.48 m^2
a2	= 2.00*0.60	=	1.20 m^2
Σa =		=	1.68 m^2

(6)左ハンチ

たて壁背面側

a1	= 1.47*0.60	=	0.88 m^2
Σa =		=	0.88 m^2

背面

a1	= (1.47+1.42)/2*0.85	=	1.23 m^2
Σa =		=	1.23 m^2

断面

a1	= (0.60*0.60)/2	=	0.18 m^2
Σa =		=	0.18 m^2

(7)右ウイング

外側

a1	= (0.80+2.22)/2*2.00	=	3.02 m^2
Σa =		=	3.02 m^2

内側

a1	= (0.80+2.23)/2*2.02	=	3.06 m^2
Σa =		=	3.06 m^2

先端

a1	= 0.80*0.60	=	0.48 m^2
a2	= (2.35+2.37)/2*0.60	=	1.42 m^2
Σa =		=	1.90 m^2

(8)右ハンチ

たて壁背面側

a1	= 1.71*0.60		=	1.03 m^2
Σa =			=	1.03 m^2

背面

a1	= (1.71+1.66)/2*0.86		=	1.45 m^2
Σa =			=	1.45 m^2

断面

a1	= (0.60*0.60)/2		=	0.18 m^2
Σa =			=	0.18 m^2

(9)地覆

1)左地覆

断面

a1 =	(0.25+0.26)/2*0.60		=	0.15 m^2

側面長

a1 =	0.80+1.70	外側	=	2.50 m
a2 =	0.80+1.70	内側	=	2.50 m
			=	5.00 m

2)右地覆

断面

a1 =	(0.25+0.26)/2*0.60		=	0.15 m^2

側面長

a1 =	0.80+2.02	内側	=	2.82 m
a2 =	0.80+2.00	外側	=	2.80 m
			=	5.62 m

4.均しコンクリート

t=100mm

構造区分	無筋構造物
使用区分	σck=18N/mm^2

(1)コンクリート

A = 4.40*4.70 = 20.7 m^2

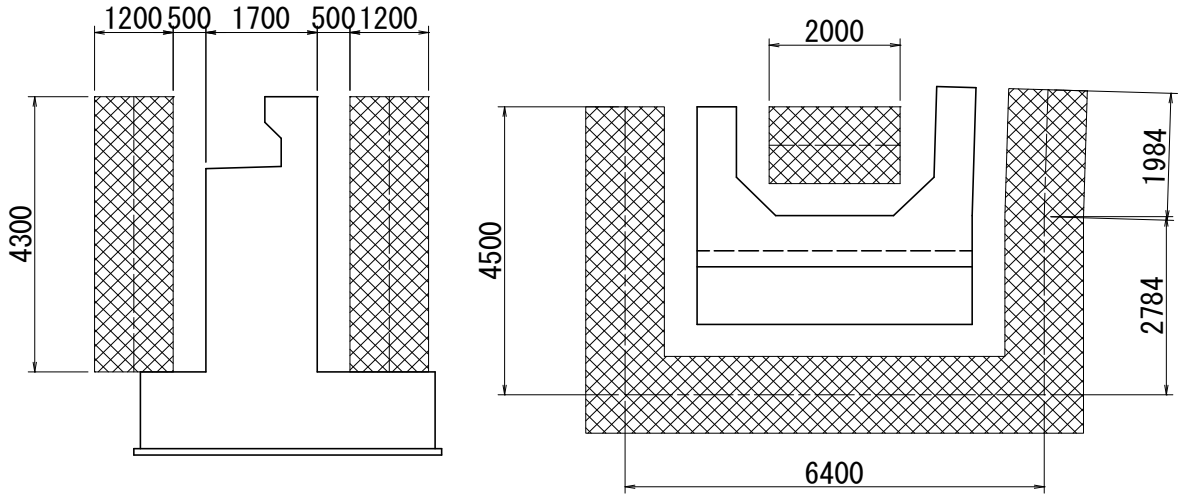
V = 20.7*0.10 = 2.1 m^3

(2)型枠

A = (4.40+4.40+4.70+4.70)*0.10 = 1.8 m^2

5.足場工

構造区分	鉄筋構造物
種類区分	枠組足場
設置高区分	H≦30m



躯体部

A = (4.5+6.4+2.8+2.0+2.0)*4.3 = 76 掛m^2

= 76 掛m^2

6.支保工

構造区分	鉄筋構造物
種類区分	パイプサポート
設置高区分	Ｈ＜４ｍ

(1)支保耐力

踏掛版受け台
W = 0.00*24.50 = 0.0 kN/m^2
∴40kN/m2以下

左ウイング
W = (0.80+1.97)/2*24.50 = 33.9 kN/m^2
∴40kN/m2以下

右ウイング
W = (0.80+2.22)/2*24.50 = 37.0 kN/m^2
∴40kN/m2以下

(2)空体積

①40kN/m2以下
踏掛版受け台
V = 0.00*0.00*0.00 = 0.0 空m^3

左ウイング
V = (2.30+3.34)/2*1.70*0.60 = 2.9 空m^3

右ウイング
V = (2.05+3.28)/2*2.01*0.60 = 3.2 空m^3

= 6.1 空m^3

②40kN/m2を超え80kN/m2以下

= 0.0 空m^3

③要別途検討

= 0.0 空m^3

7.箱抜き工

（円形空洞型枠　φ200）

L =	0.67*4本		=	2.7 m

8.コンクリート塗装

A =	2.81	前面張出部	=	2.81 m^2
A =	1.85	パラペット前面	=	1.85 m^2
A =	1.00*4.20*1	たて壁前面	=	4.20 m^2
A =	1.15*4.20*1	橋座	=	4.83 m^2
A =	-0.27*0.32*5	支承控除分	=	-0.43 m^2
A =	-0.40*0.22*4	アンカー控除分	=	-0.35 m^2
A =	3.30	左側側面	=	3.30 m^2
A =	3.40	右側側面	=	3.40 m^2
			=	19.6 m^2

9.鉄筋

(SD345)

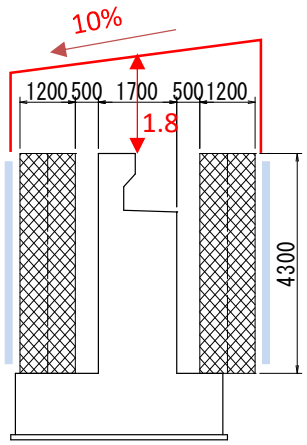
径		上部工施工 (kg)	下部工施工 (kg)	合計 (kg)	圧接箇所数	機械式継手箇所数	機械式定着
D10		---	---	---	---	---	---
D13		---	460	460	---	---	---
D16～D25	D16	---	1307	1307	---	---	---
	D19	---	---	---	---	---	---
	D22	---	---	---	---	---	---
	D25	---	---	---	---	---	---
	小計	---	1307	1307	---	---	---
D29～D32	D29	---	---	---	---	---	---
	D32	---	---	---	---	---	---
	小計	---	---	---	---	---	---
D35		---	---	---	---	---	---
D38		---	---	---	---	---	---
D41		---	---	---	---	---	---
D51		---	---	---	---	---	---
合計		---	1767	1767	---	---	---

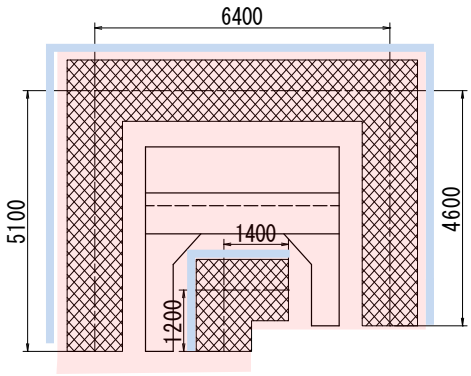
仮設工

A1

1．雪寒仮囲い　　（ 手摺先行型 枠組足場 ， H≦30m ）

枠組足場部	95.9	m2
枠組足場部以外	81.7	m2
	(41.6+40.1)	





※青…枠組足場面積
※赤…枠組足場部以外面積
※雪寒仮囲いの数量は、
壁面及び屋根部の計5面の
外面積を対象としている。

①躯体(枠組足場部)

A = （ 5.100 ＋ 0.600 ＋ 6.400 ＋ 0.600 ＋ 0.600 ＋

4.600 ＋ 0.600 ＋ 1.400 ＋ 0.600 ＋ 1.200 ＋ 0.600 ）× 4.300

= 95.9 m2

②屋根(枠組足場部以外)

A = ((　5.100 ＋ 0.600 ）＋（ 4.600 ＋ 0.600 ）÷ 2

× （ 6.400 ＋ 0.600 ＋ 0.600 ） × 1.005 = 41.6 m2

※1.005…10%斜率

③屋根と足場の間の壁部(枠組足場部以外)

A = （ 5.100 ＋ 0.600 ＋ 6.400 ＋ 0.600 ＋ 0.600 ＋

4.600 ＋ 0.600 ＋ 1.400 ＋ 0.600 ＋ 1.200 ＋ 0.600 ）× 1.800

= 40.1 m2

★ 工 事 除 雪 費 の 算 出 ★

工　事　名　：瀬野ヶ台橋梁災害(下部工)復旧工事　　工 事 番 号 ：　8災52号
工 事 箇 所 ：横手市山内黒沢字蒲坂 地内　　地　区　名　：　小松川

■機械除雪■

	10cm以上の降雪日(回)				
	12月	1月	2月	3月	合計
工事日数	24	31	28	31	114
除雪回数	7.9	13.8	8.2	2.8	33

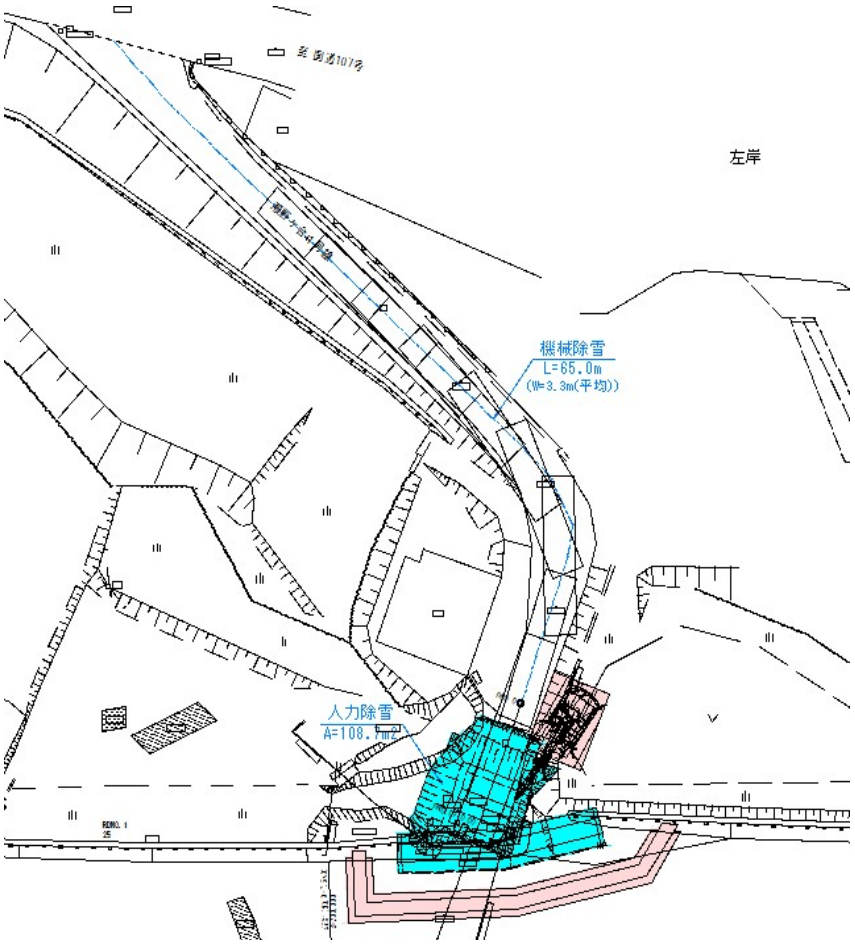
A 堤防天端及び道路の運搬路等の除雪でサイドに容易に排雪できる場合					t
除雪延長（L）：	0.065	km	除雪幅（W）：	3.3 m	BD規格： 15

B 平地の道路等の除雪でサイドに障害或いはかなりの積雪がある場合					t
除雪延長（L）：	0.00	km	除雪幅（W）：	0.0 m	BD規格： 0

■人力除雪■

当該工事算定積雪深　H＝　1.77　m

種　別	細　別	数　量	単　位	㎡*積雪深			区　分	摘　要
工事現場	工事現場	108.7	㎡	192			5m以内	
資材置場	根固めﾌﾞﾛｯｸ							
	個　数	0	個					
	製作ヤード	0	㎡	0			5m以内	
	積・連結ブロック	20.4	㎡	36			5m以内	設計(68.0)*30%
	平張ブロック	0	㎡	0			5m以内	設計*20%
	その他	100.0	㎡	177			5m以内	小屋・仮設備等
資材運搬路		0	㎡	0			5m以内	機械除雪で計上
人力除雪量合計				405	m3			



施　工　内　訳　表

橋台工

コンクリート塗装(材料費)				100 m2当り	
名称	規格	条件	単位	数　量	摘　要
CC-B エポキシ樹脂プライマー	16kg/缶		缶	1.0	レジガードEP 相当
CC-B エポキシ樹脂プライマーシンナー	16L/缶		缶	1.0	レジガードシンナーA　相当
CC-B エポキシ樹脂パテ	9kg/缶		缶	4.0	レジガードパテSH　相当
CC-B 柔軟形エポキシ樹脂塗料 中塗	16kg/缶		缶	2.0	レジガード#200EH中塗り　相当
CC-B 柔軟形ふっ素樹脂塗料 上塗	4kg/缶		缶	3.0	レジガードSFクリーン上塗り　相当
CC-B 柔軟形ふっ素樹脂塗料　上塗用シンナー			缶	1.0	Vフロン#100H上塗り用シンナー　相当

コンクリート塗装(施工費)				100 m2当り	
名称	規格	条件	単位	数　量	摘　要
塗装工			人	2.0	下地処理
普通作業員			人	2.0	下地処理
塗装工			人	2.0	プライマー塗装
塗装工			人	6.0	下地調整
塗装工			人	2.0	中塗り
塗装工			人	2.0	上塗り

護岸工　　数　量　集　計　表　　(1/3)

工　種	種　別	細　別	規格・寸法	単位	右岸	左岸	合計	備　考
河川土工								
	掘削工							
		掘削	土砂	m3	80.4	108.8	189.2	
	盛土工							
		築堤盛土	B<2.5m	m3		8.5	8.5	
	法面整形工							
		法面整形	切土法面	m2	24.4	17.4	41.8	
		法面整形	盛土法面	m2	2.3	11.8	14.1	
法覆護岸工								
	作業土工							
		床掘	土砂	m3	67.7	98.4	166.1	
		埋戻し	W1<1m	m3	14.1	18.9	33.0	
		埋戻し	転圧無	m3	36.9	55.6	92.5	
	コンクリートブロック工 (コンクリートブロック積工)							
		コンクリートブロック積	美山河ブロック 控長35cm	m2	68.0	115.4	183.4	
		胴込めコンクリート	σck=18N/mm2	m3	11.7	19.8	31.5	
		天端コンクリート	σck=18N/mm2	m	15.2	25.8	41.0	
		基礎コンクリート	σck=18N/mm2	m	15.2	25.8	41.0	
		裏込材	RC-80	m3	34.8	59.1	93.9	
		目地板	瀝青繊維質系 t=10	m2	8.2	6.6	14.8	
		水抜きパイプ	VPφ50	箇所	16	27	43	
		小口止コンクリート	H=4.25m	箇所	2		2	
	植生工							
		張芝	野芝	m2	26.7	17.4	44.1	左岸盛土法面を除く
構造物撤去工								
	作業土工							
		床掘	土砂	m3		4.2	4.2	
		埋戻し	1m<W1≦4m	m3		10.9	10.9	
	構造物取壊し工							
		コンクリート構造物取壊し	無筋構造物	m3	43.2	45.7	88.9	
	運搬処理工							
		殻運搬	コンクリート殻(無筋)	m3	43.2	45.7	88.9	
		殻処分	コンクリート殻(無筋)	m3	43.2	45.7	88.9	
仮設工								
	工事用道路工							
		工事用道路盛土	【内訳】	式		1.0	1.0	
		掘削	土砂	m3		11.5	11.5	

護岸工　　数　量　集　計　表　　(2/3)

工　種	種　別	細　別	規格・寸法	単位	右岸	左岸	合計	備　考
		盛土	B<2.5m	m3		14.2	14.2	
		盛土	2.5m≦B<4.0m	m3		66.4	66.4	
		盛土	4.0m≦B	m3		118.5	118.5	
		土木シート設置	ポリプロピレン(P.P)系織布	m2		505.9	505.9	
		法面整形	切土法面	m2		17.3	17.3	
		人工張芝	人工芝 張芝用(ワラ付き) 100cm	m2		17.3	17.3	
		掘削	土砂	m3		199.1	199.1	工事用道路撤去
		土砂等運搬		m3		199.1	199.1	左岸→上部工架設ヤード L=1.0km
		土木シート撤去	ポリプロピレン(P.P)系織布	m2		505.9	505.9	
		敷鉄板	【内訳】	式	1.0	1.0	1.0	
		敷鉄板	設置・撤去	m2	27.0	315.0	342.0	
		敷鉄板賃料	22×1,524×6,096	枚	3		3	供用日数:302日 整備費:有
		敷鉄板賃料	22×1,524×6,096	枚		31	31	供用日数:210日 整備費:有
	土留・仮締切工							
			大型土のう 必要袋数	袋	82		82	
			大型土のう 必要袋数	袋		70	70	
			大型土のう 応急仮工事	袋		23	23	設置済
		大型土のう	【内訳】	式	1.0	1.0	1.0	
		積込(ルーズ)	土砂	m3	68.3		68.3	82m3/1.2=68.3
		土砂等運搬		m3	68.3		68.3	山内土砂置場→現場 L=15.5km以下
		製作・設置	耐候性大型土のう丸 110×110 1年	袋	82		82	流用土
		転用(A1→A2)	撤去(再設置)	袋	47		47	70袋-23袋
		大型土のう運搬		袋	47		47	右岸→左岸 L=1.0km
		仮置き	設置(再設置含む)	袋	47		47	
		撤去		袋	35		35	82袋-47袋
		土砂等運搬		m3	29.2		29.2	現場内(上部工架設ヤードへ) L=0.3km以下
		移設(応仮→A2締切)	移設(撤去・再設置)	袋		23	23	
		再設置	設置(再設置含む)	袋		47	47	転用分
		撤去	撤去	袋		70	70	23+47
		土砂等運搬		m3		58.3	58.3	左岸→上部工架設ヤード L=1.0km
		大型土のう袋処分	大型土のう袋処分	式		1.0	1.0	2.5kg/袋×105袋
	水替工			式				
		排水ポンプ設置	口径200m/m 1台	箇所	1.0		1.0	
	仮水路工							
		仮排水路	【内訳】	式		1.0	1.0	
		ポリエチレン管	φ450 シングル管	m		6.0	6	
		ポリエチレン管	φ300 シングル管	m		12.0	12	

護岸工　　数　量　集　計　表　　(3/3)

工　種	種　別	細　別	規格･寸法	単位	右岸	左岸	合計	備　考
	除雪工							
		現場内除雪	【内訳】	式	1.0		1.0	
		機械除雪	BD15t,W=3.3m,33回	km	0.065		0.065	
		人力除雪	5m以下	m3	405.0		405	

左岸　　数量計算書　　（1／4）

測　点	距　離	掘削(土砂)			床掘(土砂)			備　考
		面　積	平　均	立　積	面　積	平　均	立　積	
NO. 0　－ 16.300	0.000	2.3			4.2			
NO. 0　－ 15.000	1.300	2.3	2.30	3.0	4.2	4.20	5.5	
NO. 0　－ 7.540	7.460	1.0	1.65	12.3	4.0	4.10	30.6	KEC. 1
NO. 0　－ 6.300	1.240	1.0	1.00	1.2	4.0	4.00	5.0	
NO. 0　－ 0.500	5.800	8.5	4.75	27.6	2.7	3.35	19.4	
NO. 0	0.500	8.5	8.50	4.3	2.7	2.70	1.4	
NO. 0　＋ 7.000	7.000	5.1	6.80	47.6	4.5	3.60	25.2	
NO. 0　＋ 9.500	2.500	5.1	5.10	12.8	4.5	4.50	11.3	
合　計	25.800			108.8			98.4	

左岸　　数量計算書　　（2／4）

測　点	距　離	盛土(B<2.5m)						備　考
		面　積	平　均	立　積				
NO. 0　－ 16.300	0.000	0.2						
NO. 0　－ 15.000	1.300	0.2	0.20	0.3				
NO. 0　－ 7.540	7.460	1.7	0.95	7.1				KEC. 1
NO. 0　－ 6.300	1.240	0.0	0.85	1.1				
NO. 0　－ 0.500	5.800							
NO. 0	0.500							
NO. 0　＋ 7.000	7.000							
NO. 0　＋ 9.500	2.500							
合　　計	25.800			8.5				

左岸　　数量計算書　　（3／4）

測　点	距　離	埋戻(W1<1.0m)			埋戻(転圧なし)			備　考
		面　積	平　均	立　積	面　積	平　均	立　積	
NO. 0　－ 16.300	0.000	0.8			2.4			
NO. 0　－ 15.000	1.300	0.8	0.80	1.0	2.4	2.40	3.1	
NO. 0　－ 7.540	7.460	0.4	0.60	4.5	2.2	2.30	17.2	KEC. 1
NO. 0　－ 6.300	1.240	0.4	0.40	0.5	2.2	2.20	2.7	
NO. 0　－ 0.500	5.800	0.9	0.65	3.8	1.7	1.95	11.3	
NO. 0	0.500	0.9	0.90	0.5	1.7	1.70	0.9	
NO. 0　＋ 7.000	7.000	0.9	0.90	6.3	2.4	2.05	14.4	
NO. 0　＋ 9.500	2.500	0.9	0.90	2.3	2.4	2.40	6.0	
合　計	25.800			18.9			55.6	

左岸　　数量計算書　　（4／4）

測　点	距　離	切土法面整形			盛土法面整形			備　考
		長　さ	平　均	面　積	長　さ	平　均	面　積	
NO. 0　－ 16.300	0.000				0.6			
NO. 0　－ 15.000	1.300				0.6	0.60	0.8	
NO. 0　－ 7.540	7.460				1.7	1.15	8.6	KEC. 1
NO. 0　－ 6.300	1.240	0.0			0.0	0.85	1.1	
NO. 0　－ 0.500	5.800	2.5	1.25	7.3				
NO. 0	0.500	2.5	2.50	1.3				
NO. 0　＋ 7.000	7.000	0.0	1.25	8.8	0.5			
NO. 0　＋ 9.500	2.500				0.5	0.50	1.3	
合　　計	25.800			17.4			11.8	

右岸　　数量計算書　　（1／4）

測　点	距　離	掘削(土砂)			床掘(土砂)			備　考
		面　積	平　均	立　積	面　積	平　均	立　積	
NO. 0　－　2.140	0.000	5.1			4.3			
NO. 0	2.140	5.1	5.10	10.9	4.3	4.30	9.2	
NO. 0　＋　0.560	0.560	5.1	5.10	2.9	4.3	4.30	2.4	
NO. 0　＋　6.360	5.800	5.6	5.35	31.0	4.3	4.30	24.9	
NO. 0　＋　7.000	0.640	5.6	5.60	3.6	4.3	4.30	2.8	
NO. 0　＋ 13.540	6.540	4.2	4.90	32.0	4.4	4.35	28.4	
合　　計	15.680			80.4			67.7	

測　点	距　離	盛土(B<2.5m)						備　考
		面　積	平　均	立　積				
NO. 0　－　2.140	0.000							
NO. 0	2.140							
NO. 0　＋　0.560	0.560							
NO. 0　＋　6.360	5.800							
NO. 0　＋　7.000	0.640							
NO. 0　＋ 13.540	6.540							
合　　計	15.680							

右岸　　数量計算書　　（3／4）

測　点	距　離	埋戻(W1<1.0m)			埋戻(転圧なし)			備　考
		面　積	平　均	立　積	面　積	平　均	立　積	
NO. 0　－　2.140	0.000	0.9			2.4			
NO. 0	2.140	0.9	0.90	1.9	2.4	2.40	5.1	
NO. 0　＋　0.560	0.560	0.9	0.90	0.5	2.4	2.40	1.3	
NO. 0　＋　6.360	5.800	0.9	0.90	5.2	2.3	2.35	13.6	
NO. 0　＋　7.000	0.640	0.9	0.90	0.6	2.3	2.30	1.5	
NO. 0　＋ 13.540	6.540	0.9	0.90	5.9	2.4	2.35	15.4	
合　　計	15.680			14.1			36.9	

右岸　　数量計算書　　（4／4）

測　点	距　離	切土法面整形			盛土法面整形			備　考
		長　さ	平　均	面　積	長　さ	平　均	面　積	
NO. 0　－　1.840	0.000	2.2						
NO. 0	1.840	2.2	2.20	4.0				
NO. 0　＋　0.560	0.560	2.2	2.20	1.2				
NO. 0　＋　6.360	5.800	0.0	1.10	6.4	0.0			
NO. 0　＋　7.000	0.640	2.8	1.40	0.9	0.3	0.15	0.1	
NO. 0　＋ 13.240	6.240	1.0	1.90	11.9	0.4	0.35	2.2	
合　　計	15.080			24.4			2.3	

種　別	数　量　計　算								数　量
護岸(左岸)									
コンクリートブロック積									
	4.472	×	10.00				=	44.720	
	4.472	×	5.80				=	25.938	
	4.472	×	10.00				=	44.720	
						合計		115.378	115.4 m2
胴込めコンクリート	面積		m3/m2						
σck=18N/mm2	115.378	×	0.172				=	19.845	19.8 m3
天端コンクリート	10.00	＋	5.80	＋	10.00		=	25.800	25.8 m
σck=18N/mm2									
基礎コンクリート	10.00	＋	5.80	＋	10.00		=	25.800	25.8 m
σck=18N/mm2									
裏込材									
RC-80	(10.00	＋	5.80	＋	10.00)	× 2.29	=	59.082	59.1 m3
目地板	天端コンクリート								
瀝青繊維質系 t=10	0.73	×	0.10	×	4		=	0.292	
	コンクリートブロック積								
	4.472	×	0.35	×	4		=	6.261	
	基礎コンクリート								
	(0.50	×	0.15	＋	0.10	× 0.05)			
						× 4	=	0.320	
	天端コンクリート+コンクリートブロック積					合計		6.553	6.6 m2

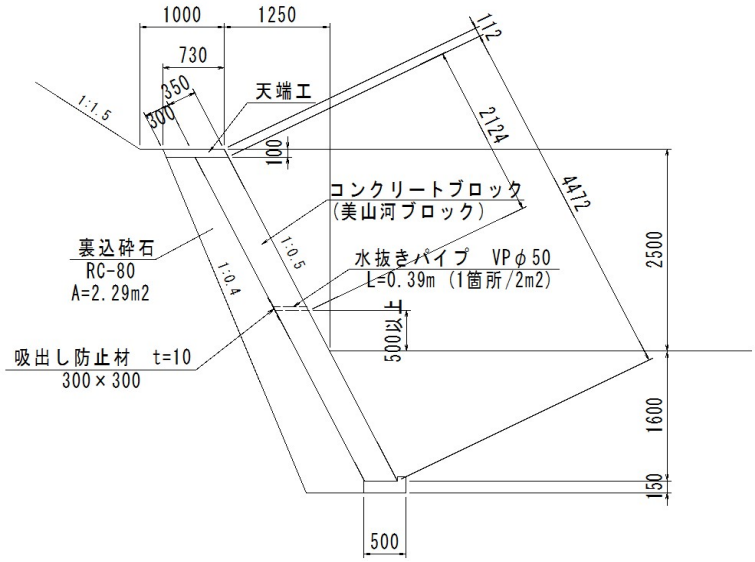
種　別	数　量　計　算	数　量
水抜きパイプ	対象面積	
VPφ50	（10.00　＋　5.80　＋　10.00）×　2.124　＝　54.799	
	本数	
	54.799　÷　2.00　m2　＝　27	27　箇所
大型土のう	必要袋数	
	※2段積･･･3個/1.1m	
	25.8/1.1×3　＝　70	70　袋

種　別	数　量　計　算							数　量
護岸(右岸)								
コンクリートブロック積								
	4.472	×	2.40			=	10.733	
	4.472	×	5.80			=	25.938	
	4.472	×	7.00			=	31.304	
					合計		67.975	68.0 m2
胴込めコンクリート	面積		m3/m2					
σck=18N/mm2	67.975	×	0.172			=	11.692	11.7 m3
天端コンクリート	2.40	＋	5.80	＋	7.00	=	15.200	15.2 m
σck=18N/mm2								
基礎コンクリート	2.40	＋	5.80	＋	7.00	=	15.200	15.2 m
σck=18N/mm2								
裏込材								
RC-80	(2.40	＋	5.80	＋	7.00) × 2.29	=	34.808	34.8 m3
目地板	天端コンクリート							
瀝青繊維質系 t=10	0.73	×	0.10	×	5	=	0.365	
	コンクリートブロック積							
	4.472	×	0.35	×	5	=	7.826	
	基礎コンクリート							
	(0.50	×	0.15	＋	0.10 × 0.05)			
					× 5	=	0.400	
	天端コンクリート+コンクリートブロック積				合計		8.191	8.2 m2

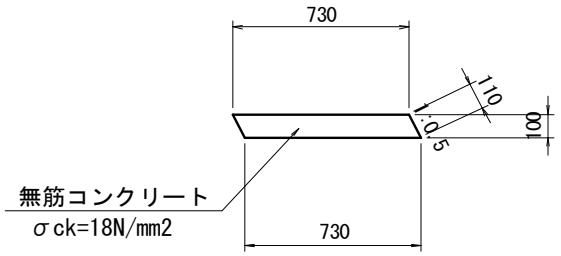
種　別	数　量　計　算							数　量
水抜きパイプ	対象面積							
VPφ50	（2.40	＋	5.80	＋	7.00）	×	2.124	＝ 32.285
	本数							
	32.285	÷	2.00	m2				＝ 16
小口止工								
H=4.25m							N	＝ 2
大型土のう	必要袋数							
	※2段積･･･3個/1.1m							
	30.0/1.1×3							＝ 82
排水ポンプ設置	口径200mm 1台						N	＝ 1
敷鉄板	面積						A	＝ 27
	枚数	27.00	/	9.29				＝ 2.9
	重量	3	×	1.604				＝ 4.81

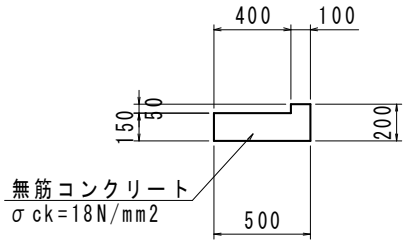
数　量
16　箇所
2.0　箇所
82　袋
1　箇所
27　m2
3　枚
4.81　t

種　別	単 位 数 量 表			数　量
コンクリートブロック積	10.0m2当り数量			

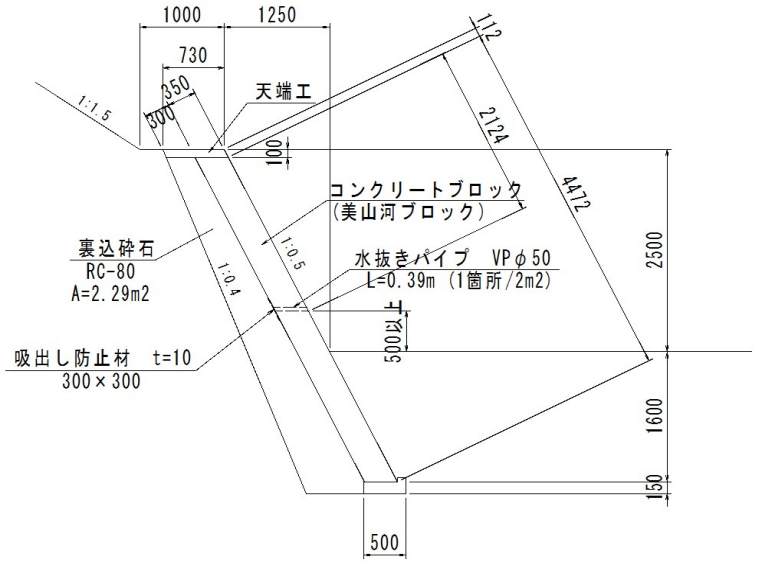


コンクリートブロック積	美山ブロック 控350mm 0.89個/m2より			
	0.890　×　10.00	＝	8.90	8.90　個
コンクリートブロック積	材料費			
(美山河ブロック)		＝	10.00	10.00　m2
胴込コンクリート	美山ブロック 控350mm 0.172m3/m2より			
18-8-40W/C≦60)高炉	0.172　×　10.00	＝	1.72	1.72　m3
養生工	胴込コンクリート数量より	＝	1.72	1.72　m3

種　別	単 位 数 量 表					数　量
天端コンクリート	10.0m当り					
						
無筋コンクリート						
σck=18N/mm2	0.10	× 0.73	× 10.00	＝	0.730	0.73 m3
型枠						
一般型枠	0.11	× 10.00		＝	1.100	1.10 m2
化粧型枠	0.11	× 10.00		＝	1.100	1.10 m2
はけ引き仕上げ	0.73	× 10.00		＝	7.300	7.30 m2

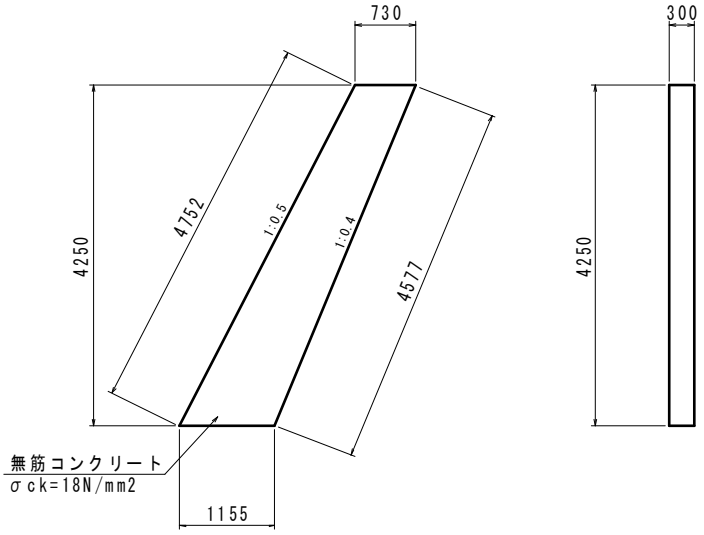
種　別	単 位 数 量 表	数　量
基礎コンクリート	10.0m当り	
		
無筋コンクリート		
σck=18N/mm2	(0.50 × 0.15 ＋ 0.10 × 0.05)	
	× 10.00 ＝ 0.800	0.80 m3
型枠		
無筋コンクリート	(0.20 ＋ 0.05 ＋ 0.15) × 10.00 ＝ 4.000	4.00 m2

種　別	単 位 数 量 表	数　量
水抜きパイプ	10箇所当り数量	



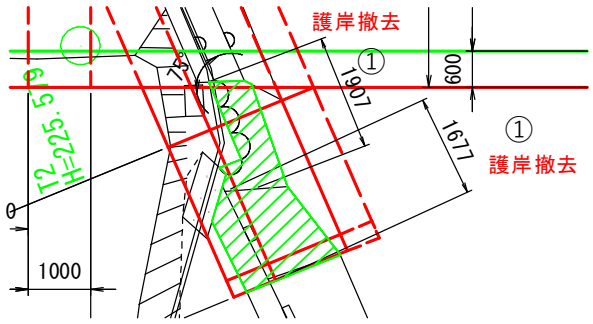
水抜きパイプ								
VPφ50	0.35	×	1.118	×	10	＝	3.913	3.91　m
吸出し防止材	0.30	×	0.30	×	10	＝	0.900	0.90　m2
合成繊維 t=10mm (河川・護岸用)								

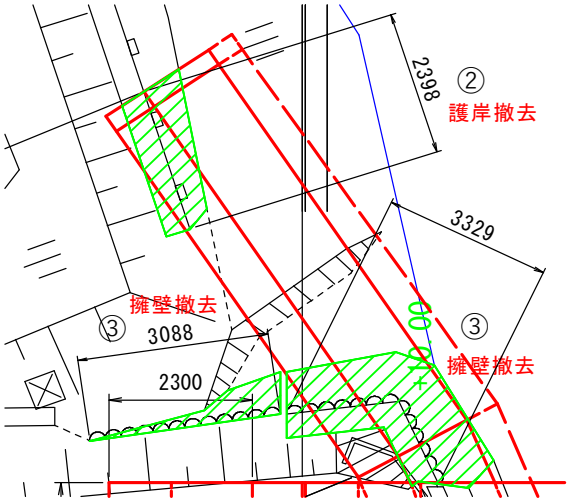
種　別	単 位 数 量 表	数　量
小口止コンクリート	1箇所当り	

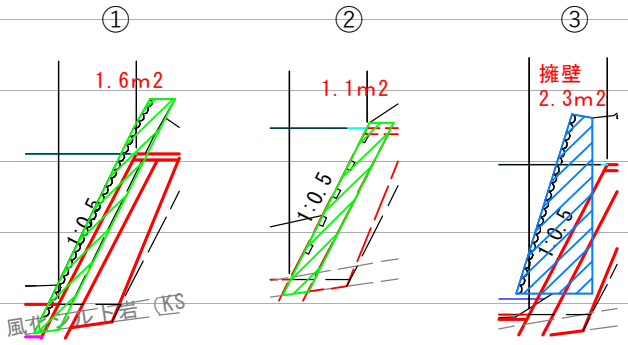


無筋コンクリート										
σck=18N/mm2	(0.73	＋	1.155)	×	1/2	×	4.25			
						×	0.30	＝	1.202	1.20 m3
一般型枠	(0.73	＋	1.155)	×	1/2	×	4.25			
						×	2	＝	8.011	
	2.516	×	0.30					＝	0.755	
	(4.752-(2.214+0.112))									
	4.577	×	0.30					＝	1.373	
							合計		10.139	10.14 m2
化粧型枠	2.236	×	0.30					＝	0.671	0.67 m2
	(2.214+0.112)									
はけ引き仕上げ	0.73	×	0.30					＝	0.219	0.22 m2

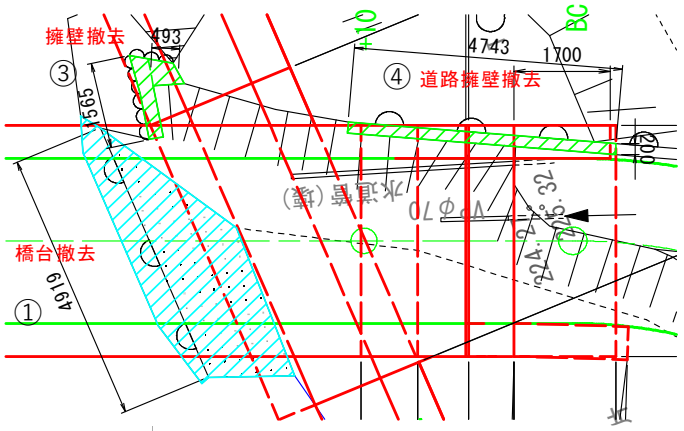
種　別	数　量　計　算			数　量	
構造物撤去	無筋構造物				
右岸構造物取壊し	断面積	延長			
①A1橋台	V1= 橋台工数量総括表より		＝ 20.1	20.1	m3
②護岸(下流側)	V2= 1.6 × (1.7+1.9)		＝ 5.8	5.8	m3
③護岸(上流側)	V3= 1.1 × 2.4		＝ 2.6	2.6	m3
④擁壁(上流側)	V4= 2.3 × (3.3+3.1)		＝ 14.7	14.7	m3
		合計	43.2	43.2	m3
殻運搬処理	V=		＝ 43.2	43.2	m3
	W= 43.2 × 2.35		＝ 101.6	101.6	t

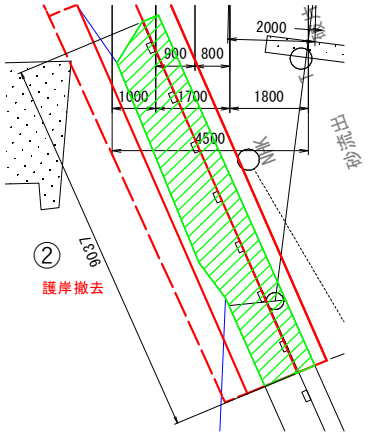


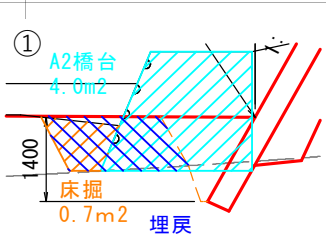


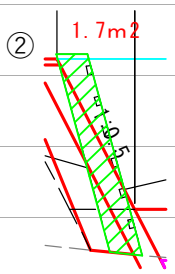


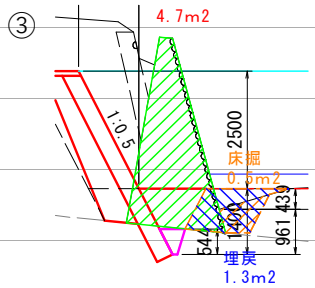
種　別	数　量　計　算						数　量	
左岸構造物取壊し		断面積		延長				
①A2橋台(残存部)	V1=	4.0	×	4.9		=	19.6	19.6 m3
②護岸(下流側)	V2=	1.7	×	9.0		=	15.3	15.3 m3
③擁壁(上流側)	V3=	4.7	×	(1.6+0.5)		=	9.9	9.9 m3
		幅		延長	高さ(推定)			
④道路擁壁(上流側)	V4=	0.2	×	4.7	× 1.0	=	0.9	0.9 m3
					合計		45.7	45.7 m3
殻運搬処理	V=					=	45.7	45.7 m3
	W=	45.7	×	2.35		=	107.4	107.4 t











左岸土工								
①床掘(W<1m) (橋台)	V=	0.7	×	4.9		=	3.43	
③床掘(W<1m) (上流擁壁)	V=	0.5	×	1.6		=	0.80	
					合計	=	4.23	4.2 m3
①埋戻し(1≦W<4m) (橋台)	V=	1.8	×	4.9		=	8.82	
③埋戻し(1≦W<4m) (上流擁壁)	V=	1.3	×	1.6		=	2.08	
					合計	=	10.90	10.9 m3
不足土	V=	10.9/0.9-4.2				=	7.91	7.9 m3

左岸工事用道路　　数量計算書　　（1／4）

測　点	距　離	機械掘削			盛土(B<2.5m)			備　考
		面　積	平　均	立　積	面　積	平　均	立　積	
LNO.0	0.000							
LNO.0　＋　6.000	6.000	0.1	0.05	0.3	1.3	0.65	3.9	
LNO.0　＋　10.000	4.000	0.1	0.10	0.4		0.65	2.6	
LNO.1	10.000	0.1	0.10	1.0				
LBC.1	14.391		0.05	0.7	0.1	0.05	0.7	
LNO.2	5.609					0.05	0.3	
LSP.1	12.271							
LNO.3	7.729							
LEC.1	10.152							
LBC.2	7.820	0.7	0.35	2.7				
LNO.4	2.028	1.2	0.95	1.9	0.7	0.35	0.7	
LSP.2	7.490		0.60	4.5	0.4	0.55	4.1	
LEC.2	9.518					0.20	1.9	
LNO.5	2.992							
合　　計	100.000			11.5			14.2	

左岸工事用道路　　数量計算書　　（2／4）

測　点	距　離	盛土(2.5m≦B<4m)			盛土(B≧4m)			備　考
		面　積	平　均	立　積	面　積	平　均	立　積	
LNO.0	0.000							
LNO.0　＋　6.000	6.000	1.1	0.55	3.3				
LNO.0　＋　10.000	4.000	1.5	1.30	5.2	1.7	0.85	3.4	
LNO.1	10.000	2.9	2.20	22.0		0.85	8.5	
LBC.1	14.391		1.45	20.9	2.4	1.20	17.3	
LNO.2	5.609				2.4	2.40	13.5	
LSP.1	12.271	1.5	0.75	9.2	0.4	1.40	17.2	
LNO.3	7.729		0.75	5.8	0.4	0.40	3.1	
LEC.1	10.152					0.20	2.0	
LBC.2	7.820							
LNO.4	2.028							
LSP.2	7.490				4.2	2.10	15.7	
LEC.2	9.518				2.3	3.25	30.9	
LNO.5	2.992				2.3	2.30	6.9	
合　　計	100.000			66.4			118.5	

測　点	距　離	土木シート						備　考
		長　さ	平　均	面　積				
LNO.0	0.000							
LNO.0　＋　6.000	6.000	5.8	2.90	17.4				
LNO.0　＋　10.000	4.000	5.9	5.85	23.4				
LNO.1	10.000	5.6	5.75	57.5				
LBC.1	14.391	6.8	6.20	89.2				
LNO.2	5.609	6.5	6.65	37.3				
LSP.1	12.271	6.1	6.30	77.3				
LNO.3	7.729	5.3	5.70	44.1				
LEC.1	10.152		2.65	26.9				
LBC.2	7.820							
LNO.4	2.028	3.5	1.75	3.5				
LSP.2	7.490	7.9	5.70	42.7				
LEC.2	9.518	6.3	7.10	67.6				
LNO.5	2.992	6.4	6.35	19.0				
合　　計	100.000			505.9				

測　点	距　離	切土法面整形						備　考
		長　さ	平　均	面　積				
LNO.0	0.000							
LNO.0　＋　6.000	6.000	0.2	0.10	0.6				
LNO.0　＋　10.000	4.000	0.4	0.30	1.2				
LNO.1	10.000	0.4	0.40	4.0				
LBC.1	14.391		0.20	2.9				
LNO.2	5.609							
LSP.1	12.271							
LNO.3	7.729							
LEC.1	10.152							
LBC.2	7.820	0.8	0.40	3.1				
LNO.4	2.028	1.0	0.90	1.8				
LSP.2	7.490		0.50	3.7				
LEC.2	9.518							
LNO.5	2.992							
合　　計	100.000			17.3				

種　別	数　量　計　算				数　量
左岸工事用道路					
掘削	V= 14.2＋66.4＋118.5		＝	199.1	199.1 m3
（工事用道路撤去）					
土木シート撤去	A=		＝	505.9	505.9 m3
敷鉄板					
	3.0 × 100.0		＝	300.0	
	追加				
	8.0 ＋ 21.0 ＋ 22.0		＝	51.0	
	控除		＝	-36.0	
		合計		315.0	315.0 m2
	枚数 315.0 / 9.29		＝	33.9	34 枚
	※34枚のうち、3枚はA1橋台及び護岸工（右岸）施工後、転用する				
			＝		31 枚
	重量 31 × 1.604		＝	49.72	49.72 t
ポリエチレン管					
φ450 シングル管		L	＝	6.0	6.0 m
ポリエチレン管					
φ300 シングル管		L	＝	12.0	12.0 m

施　工　内　訳　表

護岸工

土木シート設置				100 m2当り	
名称	規格	条件	単位	数　量	摘　要
普通作業員			人	0.16	
土木シート	ポリプロピレン(P.P)系織布 980N/5cm		m2	104.0	

土木ｼｰﾄ撤去				100 m2当り	
名称	規格	条件	単位	数　量	摘　要
普通作業員			人	0.32	

道路工　　数 量 集 計 表　　（1 / 1）

工　種	種　別	細　別	規　格	単位	数量 (算出値)	摘　要
道路土工				式	1	
	盛土工			式	1	
		路体(築堤)盛土	施工幅員:2.5m未満	m3	5.2	
		路体(築堤)盛土	施工幅員:2.5m以上4.0m未満	m3	28.3	
		路床盛土	施工幅員:2.5m未満	m3	8.3	
		路床盛土	施工幅員:2.5m以上4.0m未満	m3	2.0	
	法面整形工			式	1	
		法面整形(盛土部)	法面締固め:無し,現場制約:無し	m2	23.3	
法面工				式	1	
	植生工			式	1	
		人工張芝	人工芝 張芝用(ワラ付き) 100cm	m2	23.3	
構造物撤去工				式	1	
	構造物取壊し工			式	1	
		舗装版切断	ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版,15cm以下	m2	3.1	
		舗装版破砕	ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版,5cm	m2	38.1	29.5(A1)+8.6(A2)
	運搬処理工			式	1	
		殻運搬 L=22.0km以下	ｱｽﾌｧﾙﾄ殻	m3	1.9	1.5(A1)+0.4(A2)
		殻処分	ｱｽﾌｧﾙﾄ殻	m3	1.9	

種　別	数　量　計　算			数　量
道路土工				
	1)路体盛土(幅員2.5m未満)			
	V=　計算書より	=	5.2	5.2　m3
	2)路体盛土(幅員2.5m以上4.0m未満)			
	V=　計算書より	=	28.3	28.3　m3
	3)路床盛土(幅員2.5m未満)			
	V=　計算書より	=	8.3	8.3　m3
	4)路床盛土(幅員2.5m以上4.0m未満)			
	V=　計算書より	=	2.0	2.0　m3
	5)法面整形(下部工施工)（盛土部）			
	A=　計算書より	=	23.3	23.3　m2
	6)人工張芝(下部工施工)			
	A=　法面整形範囲と同じ	=	23.3	23.3　m2

土工　数量計算書　（1／3）

測　点	距　離	路体盛土(2.5m未満)			路体盛土(2.5m以上4.0m未満)			備　考
		面　積	平　均	立　積	面　積	平　均	立　積	
NO. 1　＋　12.650	0.000	2.2			2.3			
NO. 1　＋　13.687	1.037	1.3	1.75	1.8	5.5	3.90	4.0	DBC1
NO. 1　＋　17.700	4.013	0.4	0.85	3.4	6.6	6.05	24.3	
合　　計	5.050			5.2			28.3	

土工　数量計算書　（2／3）

測　点	距　離	路床盛土(2.5m未満)			路床盛土(2.5m以上4.0m未満)			備　考
		面　積	平　均	立　積	面　積	平　均	立　積	
NO. 1　＋ 12.650	0.000	1.3			0.8			
NO. 1　＋ 13.867	1.217	1.4	1.35	1.6	0.6	0.70	0.9	DBC1
NO. 1　＋ 17.700	3.833	2.1	1.75	6.7	0.0	0.30	1.1	
合　計	5.050			8.3			2.0	

測　点	距　離	盛土法面（下部工施工）						備　考
		面　積	平　均	立　積				
NO. 1　＋ 12.650	0.000	3.3						
NO. 1　＋ 13.687	1.037	4.5	3.90	4.0				DBC1
NO. 1　＋ 17.700	4.013	5.1	4.80	19.3				
合　計	5.050			23.3				

