

河川整備（薬師谷川）工事

薬師谷川 高山市丹生川町久手地内

数 量 計 算 書 (1/2)

令和7年度

岐阜県 高山市役所

工 事 数 量 総 括 表

(レベル1) 工事区分	(レベル2) 工 種	(レベル3) 種 別	(レベル4) 細 別	(レベル5) 規 格	単 位	数 量	備 考
河川工事					式	1	
	河川土工				式	1	
		土工			式	1	
			盛土	土砂 (BA)	m3	19	
			残土運搬	土砂	m3	57	L=6.6km
			残土処理	土砂	m3	57	
	カルバート工				式	1	
		土工			式	1	
			床掘り	土砂 (KEA)	m3	776	
			埋戻し	土砂 (KSA)	m3	665	
		プレキャストボックス工			式	1	
			プレキャストボックス	RC-2500×2500 標準型	個	9	
			プレキャストボックス	RC-2500×2500 底版部滑り止め加工, インサートM16 n=9	個	2	
			プレキャストボックス	RC-2500×2500 凹側短切カット	個	1	
			プレキャストボックス	RC-2500×2500 凸側平面斜切, 底版部滑り止め加工, インサートM16 n=9	個	1	
			プレキャストボックス	RC-2500×2500 凹側縦断斜切、凸部ジョイントカット	個	1	
			敷モルタル	1:3BB	m3	0.9	
			基礎コンクリート	基礎コンクリート	m3	15.1	
			同上型枠	同上型枠	m2	11.3	
			鉄筋	SD345 D13	kg	368	
			鉄筋	SD345 D16	kg	694	
			基礎材	RC-40 t=200	m2	60	
			滑り止め		箇所	3	
			土留め(A)	重力式擁壁	箇所	1	
			土留め(B)	重力式擁壁	箇所	1	
	復旧舗装工				式	1	
		復旧舗装工			式	1	
			表層	再生密粒度As13 t=4cm	m2	30.2	
			路盤	RC-30 t=7cm	m2	30.2	
	構造物取壊し				式	1	
		構造物取壊し			式	1	
			Co取壊し	無筋	m3	18	
			殻運搬	Co殻 無筋	m3	18	L=23.1km
			殻処分	Co殻 無筋	t	41	
			As舗装版切断	t=4cm	m	18	
			As舗装版取壊し	t=4cm	m2	112	
			殻運搬	As殻	m3	4	L=23.1km
			殻処分	As殻	t	11	
			コルゲートパイプ撤去	2型 φ2500 t=2.7mm	m	19.4	
			殻運搬	鉄くず	t	4.8	
	仮排水工				(式	1	
		仮排水工	高密度ポリエチレン管材料	φ900	m	50	

河川土工				1 式 当り	
名 称	計 算 式			単位	数 量
盛土 土砂 (BA)	河川土工 別紙計算書より ※取壊し分を復旧			m3	19
残土運搬 土砂 L=6.6km	河川土工より				
	カルバート作業土工 床掘りより				
	計=				
	カルバート作業土工 埋戻しより				
	795.4-665.0/0.9			m3	57
残土処理 土砂	残土処理より			m3	57

立 積 計 算 書

測 点	点間距離	盛土 土砂 (BA)				摘 要					摘 要
		距 離	断面積	平均断面積	立 積		距 離	断面積	平均断面積	立 積	
NO.0-14.0			1.9								
NO.0-10.0	4.000	4.000	1.8	1.85	7.4						
NO.0-4.0	6.000	6.000	2.2	2.00	12.0						
合 計	10.000	10.000			19.4						

カルバート工作業土工				1 式 当り	
名 称	計 算 式			単位	数 量
床掘り 土砂 (KEA)	カルバート工 別紙計算書より = 776.0			m3	776
	計= 776.0				
埋戻し 土砂 (KSA)	カルバート工 別紙計算書より = 678.3			m3	665
	土留め工控除				
	V1=(0.4+2.2) × 3.0 × 1 ÷ 2 × (2.0+1.2) = 12.5				
	V2=0.1 × 2.4 × (2.0+1.2) = 0.8				
	Σ V=12.5+0.8 = 13.3				
	計= 665.0				

立 積 計 算 書

測 点	点間距離	床掘り		土砂 (KEA)		摘 要	埋戻し		土砂 (KSA)		摘 要
		距 離	断面積	平均断面積	立 積		距 離	断面積	平均断面積	立 積	
【プレキャストボックス】											
IP. 1 (NO. 0-19. 299)			39. 3					33. 2			
NO. 0-18. 8	0. 499	0. 499	41. 4	40. 35	20. 1		0. 499	35. 3	34. 25	17. 1	
NO. 0-14. 0	4. 800	4. 800	48. 7	45. 05	216. 2		4. 800	43. 4	39. 35	188. 9	
NO. 0-10. 0	4. 000	4. 000	43. 1	45. 90	183. 6		4. 000	37. 5	40. 45	161. 8	
NO. 0-4. 0	6. 000	6. 000	32. 6	37. 85	227. 1		6. 000	27. 0	32. 25	193. 5	
NO. 0	4. 000	4. 000	31. 9	32. 25	129. 0		4. 000	31. 5	29. 25	117. 0	
合 計	19. 299	19. 299			776. 0		19. 299			678. 3	

立 積 計 算 書

測 点	点間距離	床掘り 土砂 (KEA)				摘 要	埋戻し 土砂 (KSA)				摘 要
		距 離	断面積	平均断面積	立 積		距 離	断面積	平均断面積	立 積	
【土留め工A】											
		0.000	0.0				0.000	0.0			
	1.800	1.800	20.1	10.05	18.1	A-A	1.800	20.1	10.05	18.1	A-A
	1.700	1.700	20.1	20.10	34.2	B-B	1.700	20.1	20.10	34.2	A-A
	1.200	1.200	0.0	10.05	12.1			16.5			B-B
							1.200	0.0	8.25	9.9	
小 計	4.700	4.700			64.4		4.700			62.2	

立 積 計 算 書

測 点	点間距離	床掘り 土砂 (KEA)				摘 要	埋戻し 土砂 (KSA)				摘 要
		距 離	断面積	平均断面積	立 積		距 離	断面積	平均断面積	立 積	
【土留め工B】											
		0.000	0.0				0.000	0.0			
	1.800	1.800	20.1	10.05	18.1	A-A	1.800	16.5	8.25	14.9	B-B
	2.200	2.200	0.0	10.05	22.1			20.1			A-A
							2.200	0.0	10.05	22.1	
小 計					40.2					37.0	
合 計	4.0	4.00			104.6		4.0			99.2	

プレキャストボックス工				1 式 当り	
名 称	計 算 式		単位	数	量
プレキャストボックス RC-2500×2500 標準型	N= 9 W= 8840 kg	= 9.000	個	9	
プレキャストボックス RC-2500×2500 底版部滑り止め加工, イ ンサートM16 n=9	N= 2 W= 8840 kg	= 2.000	個	2	
プレキャストボックス RC-2500×2500 凹側短切カット	N= 1 W= 5890 kg	= 1.000	個	1	
プレキャストボックス RC-2500×2500 凸側平面斜切, 底版部 滑り止め加工, インサート M16 n=9	N= 1 W= 6380 kg	= 1.000	個	1	
プレキャストボックス RC-2500×2500 凹側縦断斜切、凸部ジ ョイントカット	N= 1 W= 6390 kg	= 1.000	個	1	
		合計= 14.000	個	14	
敷モルタル 1:3BB	$2.90 \times 0.02 \times (19.502 - 1.50 \times 3)$	= 0.870	m3	0.9	
基礎コンクリート 18-8-40BB	$3.10 \times 0.25 \times (1/2 \times (19.502 + 19.462))$	= 15.099	m3	15.1	
同上型枠	$3.10 \times (0.25 + 0.253)$ $1/2 \times (19.502 + 19.462) \times 0.25 \times 2$	= 1.559 = 9.741			
		計= 11.300	m2	11.3	

プレキャストボックス工				1 式 当り	
名 称	計 算 式			単位	数 量
鉄筋 SD345 D13	図面より 368	=	368	kg	368
鉄筋 SD345 D16	図面より 694	=	694	kg	694
基礎材 RC-40 t=200	$3.10 \times 1/2 \times (19.462 + 19.430)$	=	60.283	m2	60
滑り止め	N= 3	=	3.000	箇所	3
	$(0.50 + 0.58) \times 1/2 \times 1.70 \times 0.22 \times 3$	=	0.606	m3	0.6
	18-5-40 W/C ≤ 60%				
土留め(A) 重力式擁壁	N= 1	=	1.000	箇所	1
土留め(B) 重力式擁壁	N= 1	=	1.000	箇所	1

土留め(A)				1箇所 当り	
名 称	計 算 式			単位	数 量
コンクリート 18-8-40BB	$1/2 \times (0.40 + 2.186) \times 2.977 \times 2.00 = 7.699$			m3	7.7
型枠	$2.977 \times (1 + 1.1662) \times 2.00 + 1/2 \times (0.40 + 2.186) \times 2.977 = 16.747$			m2	16.7
均しコンクリート 18-8-40BB t=100	$2.386 \times 2.10 = 5.011$			m2	5.0
均し型枠	$(2.386 + 2.10 \times 2) \times 0.10 = 0.659$			m2	0.7
目地材 樹脂発泡体 t=10	$1/2 \times (0.40 + 2.186) \times 2.977 = 3.849$			m2	3.8
足場工 単管傾斜	$2.977 \times 1.1662 \times 2.00 = 6.944$ 斜率 1:0.6 $\sqrt{(1+0.6^2)}=1.1662$			掛m2	6.9
足場工 枠組	$2.977 \times 2.00 = 5.954$			掛m2	6.0

土留め(B)				1箇所当り	
名 称	計 算 式			単位	数 量
コンクリート 18-8-40BB	$1/2 \times (0.40 + 2.186) \times 2.977 \times 1.20 = 4.619$			m3	4.6
型枠	$2.977 \times (1 + 1.1662) \times 1.20 + 1/2 \times (0.40 + 2.186) \times 2.977 = 11.588$			m2	11.6
均しコンクリート 18-8-40BB t=100	$2.386 \times 1.30 = 3.102$			m2	3.1
均し型枠	$(2.386 + 1.30 \times 2) \times 0.10 = 0.499$			m2	0.5
目地材 樹脂発泡体 t=10	$1/2 \times (0.40 + 2.186) \times 2.977 = 3.849$			m2	3.8
足場工 単管傾斜	$2.977 \times 1.1662 \times 1.20 = 4.166$			掛m2	4.2
足場工 枠組	$2.977 \times 1.20 = 3.572$			掛m2	3.6

滑り止め				1箇所 当り	
名 称	計 算 式			単位	数 量
コンクリート 18-5-40BB	$(0.50+0.58) \times 1/2 \times 1.70 \times 0.22 = 0.202$			m3	0.2
鉄筋 SD345 D13	図面より = 25.000			kg	25
鉄筋 SD345 D16	図面より = 69.000			kg	69

復旧舗装工				1 式 当り	
名 称	計 算 式			単位	数 量
表層 再生密粒度As13 t=4cm	別紙計算書より = 30.241			m2	30.2
路盤 RC-30 t=7cm	表層より = 30.241			m2	30.2

構造物取壊し				1 式 当り	
名 称	計 算 式			単位	数 量
Co取壊し 無筋	$10.10 \times 4.78 \times 0.30$ $1.81 \times 5.56 \times 0.30$	= = 計=	14.483 3.019 17.502	m3	18
殻運搬 Co殻 無筋 L=23.1km	Co取壊しより	=	17.502	m3	18
殻処分 Co殻 無筋	17.502×2.35	=	41.130	t	41
As舗装版切断 t=4cm	$3.25+15.22$	=	18.470	m	18
As舗装版取壊し t=4cm	舗装面積より	=	111.931	m2	112
殻運搬 As殻 L=23.1km	111.931×0.04	=	4.477	m3	4
殻処分 As殻	4.447×2.35	=	10.521	t	11
コルゲートパイプ撤去 2型 φ2500 t=2.7mm	L= 19.4	=	19.400	m	19.4
殻運搬 鉄くず 4トン車	W= $19.400 \times 248/1000$ コルゲート管 単位重量 w= 248 kg/m N= $4.811/4$	= =	4.811 1.203	t 回	4.8 1.2

ヘロン式

$$s = \frac{1}{2}(a+b+c)$$

$$S = \sqrt{s(s-a)(s-b)(s-c)}$$

[illegible]

[illegible]

仮排水工				1 式 当り	
名 称	計 算 式			単位	数 量
高密度ポリエチレン管材料 φ 900	カルバート工分のみ計上 50 = 50.000			m	50

数量計算書 (2/2)