

下平井地区

計 算 調 書

当初・変更

レベル3(工種)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	算 式		総量	単位	備考
土工							
床掘			別紙:土積計算書より	25.7	26	m3	
埋戻投入			$20.8^{[m^3]}/0.9=$	23.1	23	m3	
埋戻	まき出し+タンパ		別紙:土積計算書より	20.8	21	m3	
法面整形	盛土		別紙:土積計算書より	0.5	1	m2	
残土運搬	L=4.9km		$10.6^{[m^3:残土]} - 8.1^{[m^3:不足土]} + (0.90^{[m^3:アンカー基礎床掘]} - 0.78^{[m^3:アンカー基礎埋戻]}) =$	2.6	3	m3	

下平井地区

土 積 計 算 書

測 点	距 離 (m)		掘 削				掘削土 ②=①+①'	埋 戻						不足土 (m³)	残 土 (m³)	切法面仕上		盛法面仕上		間詰Co		備 考
			掘削		床掘			盛土		埋戻		計	換算土量			断面	面積	断面	面積	断面	面積	
	点 間	平 均	断 面	土量①	断 面	土量①'		断 面	土量	断 面	土量④	⑥=Σ④	⑦=⑥/0.9									
【水路工】																						
NO.0		1.80			1.7	3.1	3.1			0.8	1.4	1.4	1.6		1.5			0.3	0.5			
NO.0+3.6	3.60	2.50			0.8	2.0	2.0			0.4	1.0	1.0	1.1		0.9					0.11	0.3	
NO.1	1.40	1.60			0.8	1.3	1.3			0.4	0.6	0.6	0.7		0.6					0.11	0.2	
NO.2	1.80	4.60			0.1	0.5	0.5			0.5	2.3	2.3	2.6	2.1						0.19	0.9	
NO.3	7.40	3.70			0.2	0.7	0.7			0.5	1.9	1.9	2.1	1.4						0.15	0.6	
NO.3W		8.65			0.2	1.7	1.7			0.5	4.3	4.3	4.8	3.1						0.09	0.8	
No.4	17.30	10.70			0.6	6.4	6.4			0.4	4.3	4.3	4.8		1.6					0.10	1.1	
No.5	4.10	4.95			0.7	3.5	3.5			0.4	2.0	2.0	2.2		1.3					0.05	0.2	
No.6	5.80	4.45			0.3	1.3	1.3			0.5	2.2	2.2	2.4	1.1						0.23	1.0	
No.7	3.10	1.55			0.3	0.5	0.5			0.5	0.8	0.8	0.9	0.4						0.31	0.5	
No.7W		5.85			0.3	1.8	1.8								1.8					0.77	4.5	
No.8	11.70	5.85			0.5	2.9	2.9								2.9					0.37	2.2	
計	56.20	56.20				25.7	25.7				20.8	20.8	23.2	8.1	10.6				0.5		12.3	

下平井地区

土 積 計 算 書 (廃材)

[illegible]

下平井地区

計 算 調 書

当初・変更

レベル3(工種)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	算 式		総量	単位	備考
水路工							
プレキャスト三面張水路据付	1200×800×1000	短尺	38.0 ^[m] =	38.00	38.0	m	G1001
プレキャスト三面張水路据付	1200×800×1000	短尺 差口フラット	1.0 ^[箇所] =	1.00	1	箇所	G1002
プレキャスト三面張水路据付	1200×800×940	斜角	1.0 ^[箇所] =	1.00	1	箇所	G1003
プレキャスト三面張水路据付	1200×800×854	斜角	2.0 ^[箇所] =	2.00	2	箇所	G1004
プレキャスト三面張水路据付	1200×800×916	斜角	2.0 ^[箇所] =	2.00	2	箇所	G1005
プレキャスト三面張水路据付	1200×800×800	短尺	5.0 ^[箇所] =	5.00	5	箇所	G1006
プレキャスト三面張水路据付	1200×800×852	斜角	2.0 ^[箇所] =	2.00	2	箇所	G1007
プレキャスト三面張水路据付	1200×800×791	斜角	2.0 ^[箇所] =	2.00	2	箇所	G1008
プレキャスト三面張水路据付	1200×800×823	斜角	1.0 ^[箇所] =	1.00	1	箇所	G1009
プレキャスト三面張水路据付	1200×800×800	短尺 受口フラット	1.0 ^[箇所] =	1.00	1	箇所	G1010

下平井地区

計 算 調 書

当初・変更

レベル3(工種)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	算 式		総量	単位	備考
現場打水路	L=3.6m		1.0 ^[箇所] =	1.00	1	箇所	G1011
型枠		NO.7側面+NO.8側面	0.77 ^[㎡] +0.37 ^[㎡] =	1.14	1.1	m2	
間詰コンクリート	捨-8-25BB		別紙:土積計算書より	12.30	12	m3	

下平井地区

計 算 調 書

当初・変更

レベル3(工種)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	算 式		総量	単位	備考
構造物撤去工							
既設コンクリートとりこわし	無筋コンクリート		別紙:土積計算書より	11.80			
既設コンクリートブロック撤去			$7.5^{[m]} \times 0.03^{[m]} =$	0.23			
		計	$11.80 + 0.23 =$	12.03	12	m3	
コンクリート切断	t=10cm	底板コンクリート	$(56.2^{[m:NO.0 \sim NO.8]} \times 2^{[面]}) - (3.6^{[m:NO.0 \sim NO.0+3.6左右]} \times 2^{[面]}) - 40.9^{[m:NO.0+3.6 \sim NO.7右側]} =$	64.30			
		断面	$3.3^{[m]} \times 2.0^{[箇所]} =$	6.60			
		計	$64.30 + 6.60 =$	70.90	71	m	
産業廃棄物運搬工							
廃材運搬	無筋コンクリート	L=4.9km 竹花工業(株)駒ヶ根支店	既設コンクリートとりこわしと同量	12.03	12	m3	
産業廃棄物処理工							
処理費	無筋コンクリート	竹花工業(株)駒ヶ根支店 1,700円/t	$12.03^{[m^3]} \times 2.35^{[t/m^3]} =$	28.27	28	t	
処理費	残土	竹花工業(株)駒ヶ根支店 1,000円/m ³	残土運搬と同量	2.62	3	m3	

下平井地区

計 算 調 書

当初・変更

レベル3(工種)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	算 式		総量	単位	備考
仮設工							
任意仮設工							
仮設道路工							
敷鉄板設置・撤去工	設置～賃料～撤去	供用日数39日	別紙:敷鉄板設置面積算出表より	186.00	186	m2	
付帯工							
ガードレール撤去			$12.0^{[m]}=$	12.00	12	m	
ガードレール再設置			$12.0^{[m]}=$	12.00	12	m	
擁壁工							
型枠			$7.5^{[m]} \times 0.2^{[m]} \times 2.0^{[面]} + 0.03^{[m]} \times 2.0^{[面]}=$	3.06	3.1	m2	
生コンクリート			$0.2^{[m]} \times 0.15^{[m]} \times 7.5^{[m]}=$	0.23	0.2	m3	

敷鉄板設置面積算出表

区間	敷鉄板面積(m2)	設置枚数	設置面積(m²)	備考
①	4.65	40.00	186.00	
計	1	4.65		186.00

全体設置面積(耕起面積)= 186.00 m² ÷ 0.019 ha

使用回数= 1 回

運搬量の算出

【敷鉄板(t=22mm)m²当り重量=1.604[ton/枚]/(1.524[m:1枚当り標準幅]*6.096[m:1枚当り標準延長])=0.173[ton/m²】

全体運搬量= 186.00 m² × 0.173 ton/m² = 32.18 ton

区間最大運搬量= 186.00 m² × 0.173 ton/m² = 32.18 ton

下平井地区

計 算 調 書

当初・変更

レベル3(工種)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	算 式		総量	単位	備考
ネットフェンス工							
ネットフェンス設置	A-II型亜鉛メッキ製 アンカー基礎	H=1.2m	$10.0^{[m]}=$	10.00	10	m	
床掘	アンカー基礎		$6.0^{[個]} \times 0.15^{[m^2:個あたり]}=$	0.90	0.9	m ³	
埋戻	アンカー基礎		$6.0^{[個]} \times 0.13^{[m^2:個あたり]}=$	0.78	0.8	m ³	

下平井地区

計 算 調 書

当初・変更

レベル3(工種)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	算 式		総量	単位	備考
水替工							
土のう設置・撤去	全2回設置		$1.0^{[m]} \times 0.52^{[m]} \times 2.0^{[回]} =$	1.04	1.0	m3	
排水ポンプ設置撤去①	一次仮設	プレキャスト三面張水路据付	$1.0^{[箇所]} =$	1.00	1	箇所	
排水ポンプ設置撤去②	二次仮設	現場打水路	$1.0^{[箇所]} =$	1.00	1	箇所	
排水ポンプ運転	一次仮設 作業時排水	供用日数20日	$1.0^{[箇所]} =$	1.00	1	箇所	
排水ポンプ運転	二次仮設 常時排水	供用日数11日	$1.0^{[箇所]} =$	1.00	1	箇所	
小屋移転費							
小屋移転・再設置	60,500円/式		$1.0^{[式]} =$	1.00	1	式	
運搬費							
輸送費(敷鉄板)			別紙:敷鉄板設置面積算出表より	32.18	32.18	t	

排水ポンプ供用日及び敷鉄板供用日数数算定調書

(敷鉄板供用日数)

作業項目	作業機種等	作業能力	施工量	ポンプ使用日数	鉄板使用日数	備考
床掘	土砂、小規模	32.00 m3/日	26 m³	0.81 日	0.81 日	R7積算基準 P981
積込(ルーズ)	土砂	42.00 m3/日	23 m³	0.55 日	0.55 日	R7積算基準 P980
埋戻(人力)	砂・砂質土	14.70 m3/日	21 m³	1.43 日	1.43 日	H29積算基準 P43
法面整形	盛土部	220.00 m2/日	1 m²	0.01 日	0.01 日	R7積算基準 P982
土砂等運搬	小規模BH0.28㎡・土砂(岩塊・玉石混り土含む)	20.00 m3/日	3 m³	0.15 日	0.15 日	R7積算基準 P977
U型溝据付工(L=1000)	1000～2000kg/個以下	23.00 m/日	52.6 m	2.29 日	2.29 日	ヘルプSG323N
基礎砕石工	厚20cmまで	155.00 m2/日	7.6 m²	0.05 日	0.05 日	R7積算基準 P994
型枠工	鉄筋・無筋構造物	38.00 m2/日	12.6 m²	0.33 日	0.33 日	R7積算基準 P995
コンクリート工	無筋・鉄筋構造物	4.00 m3/日	1.9 m³	0.48 日	0.48 日	R7積算基準 P995
コンクリート工	無筋・鉄筋構造物	4.00 m3/日	0.4 m³	0.10 日	0.10 日	R7積算基準 P995
鉄筋加工・組立	一般構造物	0.80 t/日	0.1 t	0.13 日	0.13 日	鉄筋加工・組立標準作業量
型枠工	鉄筋・無筋構造物	38.00 m2/日	1.1 m²	0.03 日	0.03 日	R7積算基準 P995
コンクリート工	無筋・鉄筋構造物	4.00 m3/日	12 m³	3.00 日	3.00 日	R7積算基準 P995
養生(普通ポルトランドセメント)	しばしば凍結融解を受ける場合	9.00 日	日	9.00 日	9.00 日	コンクリート標準示方書 P167 表12.6.1
構造物取壊し	無筋構造物	19.00 m3/日	12 m³	0.63 日	0.63 日	ヘルプSG353
舗装版切断工	コンクリート舗装版、コンクリート・アスファルト(カバー)舗装版	129.00 m/日	71 m	0.55 日	0.55 日	R7積算基準 P982
土砂等運搬	小規模BH0.28㎡・土砂(岩塊・玉石混り土含む)	20.00 m3/日	12 m³	0.60 日	0.60 日	R7積算基準 P977
計				20.14	20.14	
			≒	21	≒ 21	

排水ポンプ使用日数

上記で求めたに数をポンプ使用日数とする。＝21 日

敷鉄板供用日数

上記敷鉄板使用日数を雨休率(0.77)を加味して施工作業日数とする。
 総供用日数を設置予定箇所数(1箇所)で除し搬入、搬出の2日を加算し供用日数とする
 $(21 \times (1+0.77)) \div 1 + 2 = 39 \text{ 日}$
 ※雨休率:休日(土日、祝日、年末年始休暇及び夏季休暇)と降雨降雪日等の年間発生率

排水ポンプ供用日及び敷鉄板供用日数数算定調書

(プレキャスト三面張水路施工時ポンプ使用日数)

作業項目	作業機種等	作業能力	施工量	ポンプ使用日数	鉄板使用日数	備考
床掘	土砂、小規模	32.00 m3/日	26 m³	0.81 日	0.81 日	R7積算基準 P981
積込(ルーズ)	土砂	42.00 m3/日	23 m³	0.55 日	0.55 日	R7積算基準 P980
埋戻(人力)	砂・砂質土	14.70 m3/日	21 m³	1.43 日	1.43 日	H29積算基準 P43
法面整形	盛土部	220.00 m2/日	1 m²	0.01 日	0.01 日	R7積算基準 P982
土砂等運搬	小規模BH0.28㎡・土砂(岩塊・玉石混り土含む)	20.00 m3/日	3 m³	0.15 日	0.15 日	R7積算基準 P977
U型溝据付工(L=1000)	1000～2000kg/個以下	23.00 m/日	52.6 m	2.29 日	2.29 日	ヘルプSG323N
型枠工	鉄筋・無筋構造物	38.00 m2/日	1.1 m²	0.03 日	0.03 日	R7積算基準 P995
コンクリート工	無筋・鉄筋構造物	4.00 m3/日	12 m³	3.00 日	3.00 日	R7積算基準 P995
養生(普通ポルトランドセメント)	しばしば凍結融解を受ける場合	9.00 日		9.00 日	9.00 日	コンクリート標準示方書 P167 表12.6.1
構造物取壊し	無筋構造物	19.00 m3/日	12 m³	0.63 日	0.63 日	ヘルプSG353
舗装版切断工	コンクリート舗装版、コンクリート・アスファルト(カーバー)舗装版	129.00 m/日	71 m	0.55 日	0.55 日	R7積算基準 P982
土砂等運搬	小規模BH0.28㎡・土砂(岩塊・玉石混り土含む)	20.00 m3/日	12 m³	0.60 日	0.60 日	R7積算基準 P977
計				19.05	19.05	
			≒	20	≒ 20	

排水ポンプ使用日数

上記で求めたに数をポンプ使用日数とする。 = 20 日 排水ポンプ①

敷鉄板供用日数

上記敷鉄板使用日数を雨休率(0.77)を加味して施工作業日数とする。

総供用日数を設置予定箇所数(1箇所)で除し搬入、搬出の2日を加算し供用日数とする

$$(20 \times (1+0.77)) \div 1 + 2 = 37 \text{ 目}$$

※雨休率:休日(土日、祝日、年末年始休暇及び夏季休暇)と降雨降雪日等の年間発生率

排水ポンプ供用日及び敷鉄板供用日数数算定調書

(現場打水路施工時ポンプ使用日数)

作業項目	作業機種等	作業能力	施工量	ポンプ使用日数	鉄板使用日数	備考
基礎砕石工	厚20cmまで	155.00 m ² /日	7.6 m ²	0.05 日	0.05 日	R7積算基準 P994
型枠工	鉄筋・無筋構造物	38.00 m ² /日	12.6 m ²	0.33 日	0.33 日	R7積算基準 P995
コンクリート工	無筋・鉄筋構造物	4.00 m ³ /日	1.9 m ³	0.48 日	0.48 日	R7積算基準 P995
コンクリート工	無筋・鉄筋構造物	4.00 m ³ /日	0.4 m ³	0.10 日	0.10 日	R7積算基準 P995
鉄筋工	一般構造物	0.80 t/日	0.1 t	0.13 日	0.13 日	鉄筋加工・組立標準作業量
養生(普通ポルトランドセメント)	しばしば凍結融解を受ける場合	9.00 日		9.00 日	9.00 日	コンクリート標準示方書 P167 表12.6.1
計				10.09	10.09	
			=	11	= 11	

排水ポンプ使用日数

上記で求めたに数をポンプ使用日数とする。 = 11 日

排水ポンプ②

敷鉄板供用日数

上記敷鉄板使用日数を雨休率(0.77)を加味して施工作業日数とする。

総供用日数を設置予定箇所数(1箇所)で除し搬入、搬出の2日を加算し供用日数とする

$$(11 \times (1 + 0.77)) \div 1 + 2 = 21 \text{ 目}$$

※雨休率：休日(土日、祝日、年末年始休暇及び夏季休暇)と降雨降雪日等の年間発生率

単価表

当初 ・ ー変更

レベル 4 （細別）	レベル 5 （規格）	算 式	数量	総量	単位	備考
プレキャスト三面張水路据付	1200×800×1000	短尺	10.000	≡ 10	m	G1001
基礎砕石	RC-40 t=15cm	$1.66^{[m:施工幅]} \times 10.00^{[m:単位延長]} =$	16.600	≡ 16.60	m ²	
型枠		$0.05^{[m:施工厚]} \times 10.00^{[m:単位延長]} \times 2.0^{[面]} =$	1.000	≡ 1.00	m ²	
基礎コンクリート打設	捨-8-25BB	$1.66^{[m:施工幅]} \times 0.05^{[m:施工厚]} \times 10.00^{[m:単位延長]} =$	0.830	≡ 0.83	m ³	
製品代	1200×800×1000 100,800円/本		10.000	≡ 10.00	本	
鉄筋コンクリート大型水路据付	1200×800 L=1000		10.000	≡ 10.00	m	

単価表

当初 ・ 変更

レベル 4 (細別)	レベル 5 (規格)	算 式	数量	総量	単位	備考
プレキャスト三面張水路据付	1200×800×1000	短尺 差口フラット	1.000	≡ 1	箇所	G1002
基礎砕石	RC-40 t=15cm	$1.66^{[m:施工幅]} \times 1.00^{[m:施工延長]} =$	1.660	≡ 1.66	m ²	
型枠		$0.05^{[m:施工厚]} \times 1.00^{[m:施工延長]} \times 2.0^{[面]} =$	0.100	≡ 0.10	m ²	
基礎コンクリート打設	捨-8-25BB	$1.66^{[m:施工幅]} \times 0.05^{[m:施工厚]} \times 1.00^{[m:施工延長]} =$	0.083	≡ 0.08	m ³	
製品代	1200×800×1000 110,800円/本		1.000	≡ 1.00	本	
鉄筋コンクリート大型水路据付	1200×800 L=1000		1.000	≡ 1.00	m	

単価表

当初 ・ ー変更

レベル 4 (細別)	レベル 5 (規格)	算 式	数量	総量	単位	備考
プレキャスト三面張水路据付	1200×800×940	斜角	1.000	≡ 1	箇所	G1003
基礎砕石	RC-40 t=15cm	$1.66^{[m:施工幅]} \times 0.94^{[m:施工延長]} =$	1.560	≡ 1.56	m ²	
型枠		$0.05^{[m:施工厚]} \times 0.94^{[m:施工延長]} \times 2.0^{[面]} =$	0.094	≡ 0.09	m ²	
基礎コンクリート打設	捨-8-25BB	$1.66^{[m:施工幅]} \times 0.05^{[m:施工厚]} \times 0.94^{[m:施工延長]} =$	0.078	≡ 0.08	m ³	
製品代	1200×800×940 134,800円/本		1.000	≡ 1.00	本	
鉄筋コンクリート大型水路据付	1200×800 L=1000		0.940	≡ 0.94	m	

単価表

当初 ・ ー変更

レベル 4 （細別）	レベル 5 （規格）	算 式	数量	総量	単位	備考
プレキャスト三面張水路据付	1200×800×854	斜角	1.000	≡ 1	箇所	G1004
基礎砕石	RC-40 t=15cm	$1.66^{[m:施工幅]} \times 0.854^{[m:施工延長]} =$	1.418	≡ 1.42	m ²	
型枠		$0.05^{[m:施工厚]} \times 0.854^{[m:施工延長]} \times 2.0^{[面]} =$	0.085	≡ 0.09	m ²	
基礎コンクリート打設	捨-8-25BB	$1.66^{[m:施工幅]} \times 0.05^{[m:施工厚]} \times 0.854^{[m:施工延長]} =$	0.071	≡ 0.07	m ³	
製品代	1200×800×854 129,400円/本		1.000	≡ 1.00	本	
鉄筋コンクリート大型水路据付	1200×800 L=1000		0.854	≡ 0.85	m	

単価表

当初 ・ ー変更

レベル 4 (細別)	レベル 5 (規格)	算 式	数量	総量	単位	備考
プレキャスト三面張水路据付	1200×800×916	斜角	1.000	≡ 1	箇所	G1005
基礎砕石	RC-40 t=15cm	$1.66^{[m:施工幅]} \times 0.916^{[m:施工延長]} =$	1.521	≡ 1.52	m ²	
型枠		$0.05^{[m:施工厚]} \times 0.916^{[m:施工延長]} \times 2.0^{[面]} =$	0.092	≡ 0.09	m ²	
基礎コンクリート打設	捨-8-25BB	$1.66^{[m:施工幅]} \times 0.05^{[m:施工厚]} \times 0.916^{[m:施工延長]} =$	0.076	≡ 0.08	m ³	
製品代	1200×800×916 133,300円/本		1.000	≡ 1.00	本	
鉄筋コンクリート大型水路据付	1200×800 L=1000		0.916	≡ 0.92	m	

単価表

当初 ・ 変更

レベル 4 (細別)	レベル 5 (規格)	算 式	数量	総量	単位	備考
プレキャスト三面張水路据付	1200×800×800	短尺	1.000	≡ 1	箇所	G1006
基礎砕石	RC-40 t=15cm	$1.66^{[m:施工幅]} \times 0.80^{[m:施工延長]} =$	1.328	≡ 1.33	m ²	
型枠		$0.05^{[m:施工厚]} \times 0.80^{[m:施工延長]} \times 2.0^{[面]} =$	0.080	≡ 0.08	m ²	
基礎コンクリート打設	捨-8-25BB	$1.66^{[m:施工幅]} \times 0.05^{[m:施工厚]} \times 0.80^{[m:施工延長]} =$	0.066	≡ 0.07	m ³	
製品代	1200×800×800 88,200円/本		1.000	≡ 1.00	本	
鉄筋コンクリート大型水路据付	1200×800 L=1000		0.800	≡ 0.80	m	

単価表

当初 ・ ー変更

レベル 4 (細別)	レベル 5 (規格)	算 式	数量	総量	単位	備考
プレキャスト三面張水路据付	1200×800×852	斜角	1.000	≡ 1	箇所	G1007
基礎砕石	RC-40 t=15cm	$1.66^{[m:施工幅]} \times 0.852^{[m:施工延長]} =$	1.414	≡ 1.41	m ²	
型枠		$0.05^{[m:施工厚]} \times 0.852^{[m:施工延長]} \times 2.0^{[面]} =$	0.085	≡ 0.09	m ²	
基礎コンクリート打設	捨-8-25BB	$1.66^{[m:施工幅]} \times 0.05^{[m:施工厚]} \times 0.852^{[m:施工延長]} =$	0.071	≡ 0.07	m ³	
製品代	1200×800×852 129,300円/本		1.000	≡ 1.00	本	
鉄筋コンクリート大型水路据付	1200×800 L=1000		0.852	≡ 0.85	m	

単価表

当初 ・ 変更

レベル 4 (細別)	レベル 5 (規格)	算 式	数量	総量	単位	備考
プレキャスト三面張水路据付	1200×800×791	斜角	1.000	≡ 1	箇所	G1008
基礎砕石	RC-40 t=15cm	$1.66^{[m:施工幅]} \times 0.791^{[m:施工延長]} =$	1.313	≡ 1.31	m ²	
型枠		$0.05^{[m:施工厚]} \times 0.791^{[m:施工延長]} \times 2.0^{[面]} =$	0.079	≡ 0.08	m ²	
基礎コンクリート打設	捨-8-25BB	$1.66^{[m:施工幅]} \times 0.05^{[m:施工厚]} \times 0.791^{[m:施工延長]} =$	0.066	≡ 0.07	m ³	
製品代	1200×800×791 125,500円/本		1.000	≡ 1.00	本	
鉄筋コンクリート大型水路据付	1200×800 L=1000		0.791	≡ 0.79	m	

単価表

当初 ・ ー変更

レベル 4 (細別)	レベル 5 (規格)	算 式	数量	総量	単位	備考
プレキャスト三面張水路据付	1200×800×823	斜角	1.000	≡ 1	箇所	G1009
基礎砕石	RC-40 t=15cm	$1.66^{[m:施工幅]} \times 0.823^{[m:施工延長]} =$	1.366	≡ 1.37	m ²	
型枠		$0.05^{[m:施工厚]} \times 0.823^{[m:施工延長]} \times 2.0^{[面]} =$	0.082	≡ 0.08	m ²	
基礎コンクリート打設	捨-8-25BB	$1.66^{[m:施工幅]} \times 0.05^{[m:施工厚]} \times 0.823^{[m:施工延長]} =$	0.068	≡ 0.07	m ³	
製品代	1200×800×823 127,500円/本		1.000	≡ 1.00	本	
鉄筋コンクリート大型水路据付	1200×800 L=1000		0.823	≡ 0.82	m	

単価表

当初 ・ ー変更

レベル 4 (細別)	レベル 5 (規格)	算 式	数量	総量	単位	備考
プレキャスト三面張水路据付	1200×800×800	短尺 受口フラット	1.000	≡ 1	箇所	G1010
基礎砕石	RC-40 t=15cm	$1.66^{[m:施工幅]} \times 0.80^{[m:施工延長]} =$	1.328	≡ 1.33	m ²	
型枠		$0.05^{[m:施工厚]} \times 0.80^{[m:施工延長]} \times 2.0^{[面]} =$	0.080	≡ 0.08	m ²	
基礎コンクリート打設	捨-8-25BB	$1.66^{[m:施工幅]} \times 0.05^{[m:施工厚]} \times 0.80^{[m:施工延長]} =$	0.066	≡ 0.07	m ³	
製品代	1200×800×800 98,200円/本		1.000	≡ 1.00	本	
鉄筋コンクリート大型水路据付	1200×800 L=1000		0.800	≡ 0.80	m	

単価表

当初 ・ 変更

レベル 4 (細別)	レベル 5 (規格)	算 式	数量	総量	単位	備考
現場打水路			1.000	≡ 1	箇所	G1011
基礎砕石	RC-40 t=15cm	別紙【計画図 現場打水路 構造図 数量表】より	7.560	≡ 7.56	m ²	
型枠		別紙【計画図 現場打水路 構造図 数量表】より	12.610	≡ 12.61	m ²	
生コンクリート	21-12-25BB (W/C=55%以下)	別紙【計画図 現場打水路 構造図 数量表】より	1.890	≡ 1.89	m ³	
均しコンクリート	捨-8-25BB	別紙【計画図 現場打水路 構造図 数量表】より	0.380	≡ 0.38	m ³	
鉄筋 D13	①	$2.440^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 4.0^{[本]} / 1000 =$	0.010			
	②	$4.640^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 4.0^{[本]} / 1000 =$	0.018			
	③-1	$3.017^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.003			
	③-2	$3.078^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.003			
	③-3	$3.140^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.003			
	③-4	$3.202^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.003			
	③-5	$3.263^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.003			
	③-6	$3.325^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.003			
	③-7	$3.387^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.003			

単価表

当初 ・ 変更

レベル 4 (細別)	レベル 5 (規格)	算 式	数量	総量	単位	備考
鉄筋 D13	③-8	$3.448^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.003			
	③-9	$3.510^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.003			
	③-10	$3.572^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.004			
	④-1	$2.731^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.003			
	④-2	$2.492^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.002			
	④-3	$2.254^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.002			
	④-4	$2.015^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.002			
	④-5	$1.777^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.002			
	④-6	$1.536^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.002			
	④-7	$1.300^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.001			
	④-8	$1.090^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.001			
	⑤	$0.860^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.001			
	⑥-1	$4.440^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.004			
	⑥-2	$4.212^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.004			
	⑥-3	$3.974^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.004			
	⑥-4	$3.739^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.004			
	⑥-5	$3.506^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.003			
	⑥-6	$3.276^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.003			
	⑥-7	$3.051^{[m]} \times 0.995^{[kg/m]} \times 1.0^{[本]} / 1000 =$	0.003			

