

計 算 調 書

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
[土工]						
床掘		別紙「土積(法面)計算書:G2床掘」より	113.10			
	控除 (二次製品廃材)	「取壊し・コンクリート殻処理工」数量と同じ	-1.83			
	計		111.27	≒ 111	m3	SZA161
埋戻土投入		57.8[m3:埋戻]/0.9[換算係数]=	64.20	≒ 64	m3	SZA125
埋戻		別紙「土積(法面)計算書:B2埋戻」より	57.80	≒ 58	m3	S0008
残土運搬	L=3.9km 下和子埋立地	111.27[m3:床掘]-64.20[m3:埋戻土投入]=	47.07	≒ 47	m3	SZA105
整地		「残土運搬」数量と同じ	47.07	≒ 47	m3	SZA109
法面整形	盛土面	別紙「土積(法面)計算書:BL盛土面仕上げ」より	48.20	≒ 48	m2	SZA301

計 算 調 書

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
[水路工]						
間詰コンクリート工						
コンクリート	18-8-40BB W/C $\leq$ 60%	別紙「間詰コンクリート量計算書」より	21.89	$\div$ 22	m3	SZB401
型枠	区間①～②	54.26[m:長] $\times$ 0.32[m:高]=	17.36			
	区間⑤		-			
	計		17.36	$\div$ 17	m2	SZB431
目地材	エラストイトt=10mm	平均断面積 21.89[m3:コンクリート量]/(54.26[m:長]+4.74[m:長])=0.37[m2]				
		施工箇所数 (54.26[m:長]+4.74[m:長])/9.0[m:施工間隔]=7[箇所]				
		0.37[m2:平均断面積] $\times$ 7[箇所]=	2.59	$\div$ 2.6	m2	SZA841
止水板	CF 150 $\times$ 5	1.02[m/箇所] $\times$ 7[箇所]=	7.14	$\div$ 7.1	m	SZA845

計 算 調 書

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
ベンチフリューム水路工						
基面整正	区間③	15.07[m:長] × 0.66[m:幅]=	9.95			
	区間④	17.32[m:長] × 0.49[m:幅]=	8.49			
	区間⑥	34.78[m:長] × 0.66[m:幅]=	22.95			
	区間⑦	23.13[m:長] × 0.66[m:幅]=	15.27			
	区間⑨	1.45[m:長] × 0.66[m:幅]=	0.96			
	計		57.62	≒ 58	m2	SZA169
ベンチフリューム(BF)布設 (基礎幅660)	500(ジョイント)型	基礎碎石 10.0[m:長] × 0.66[m:幅] × 0.10[m:厚]=0.66[m3/10m]				
	区間③		15.07			
	区間⑥		34.78			
	区間⑦		23.13			
	区間⑨		1.45			
	計		74.43	≒ 74.4	m	SG324N

当初)・変更

[illegible]

計 算 調 書

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
水路橋工						
基面整正		「水路橋接続工」は単価表にて計上				
ロングU布設	N4-35型	W=1360kg	4.00	≡ 4.0	m	SG323N
縞鋼板蓋	縞鋼板t=4.5mm	1.00[m:長] × 0.57[m:幅] × 36.99[kg/m2]=21.08[kg]				
	等辺山形鋼 L50 × 50 × 4	1.00[m:長] × 2[箇所] × 3.06[kg/m]=6.12[kg]				
	計	27.20[kg/枚]	4.00	≡ 4.0	枚	SG327N
水路橋接続工			2.00	≡ 2	カ所	G0002

計 算 調 書

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
かさ上げコンクリート工						
型枠	No8上流部	$0.20[m:W] \times 0.10[m:H] =$	0.02			
	No8～9	$4.28[m:長] \times 0.10[m:H] \times 2[面] =$	0.86			
	No9～10	$2.80[m:長] \times 0.10[m:H] \times 2[面] =$	0.56			
	No10～11	$4.89[m:長] \times 0.10[m:H] \times 2[面] =$	0.98			
	No11～12	$2.99[m:長] \times (0.10[m:H] + 0.12[m:H]) / 2 \times 2[面] =$	0.66			
	No12～13	$3.88[m:長] \times (0.12[m:H] + 0.14[m:H]) / 2 \times 2[面] =$	1.01			
	No13～14	$5.98[m:長] \times (0.14[m:H] + 0.19[m:H]) / 2 \times 2[面] =$	1.97			
	No14～15	$4.06[m:長] \times (0.19[m:H] + 0.21[m:H]) / 2 \times 2[面] =$	1.62			
	No15～16	$6.11[m:長] \times (0.21[m:H] + 0.22[m:H]) / 2 \times 2[面] =$	2.63			
	No16～17	$5.01[m:長] \times (0.22[m:H] + 0.19[m:H]) / 2 \times 2[面] =$	2.05			
	No17～18	$3.95[m:長] \times (0.19[m:H] + 0.17[m:H]) / 2 \times 2[面] =$	1.42			
	No18～19	$6.94[m:長] \times (0.17[m:H] + 0.20[m:H]) / 2 \times 2[面] =$	2.57			
	No19～20	$3.38[m:長] \times (0.20[m:H] + 0.18[m:H]) / 2 \times 2[面] =$	1.28			
	No20～21	$3.06[m:長] \times (0.18[m:H] + 0.19[m:H]) / 2 \times 2[面] =$	1.13			

計 算 調 書

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
	No21～22	$1.40[\text{m:長}] \times (0.19[\text{m:H}] + 0.21[\text{m:H}]) / 2 \times 2[\text{面}] =$	0.56			
	No22～23	$2.54[\text{m:長}] \times 0.21[\text{m:H}] \times 2[\text{面}] =$	1.07			
	No23～24	$4.74[\text{m:長}] \times (0.21[\text{m:H}] + 0.19[\text{m:H}]) / 2 \times 2[\text{面}] =$	1.90			
	No24～25	$14.12[\text{m:長}] \times (0.19[\text{m:H}] + 0.21[\text{m:H}]) / 2 \times 2[\text{面}] =$	5.65			
	No25～26	$15.15[\text{m:長}] \times (0.21[\text{m:H}] + 0.18[\text{m:H}]) / 2 \times 2[\text{面}] =$	5.91			
	No26～27	$5.56[\text{m:長}] \times 0.18[\text{m:H}] \times 2[\text{面}] =$	2.00			
	小計		35.85			
	No30上流部	$0.60[\text{m:W}] \times 0.30[\text{m:H}] =$	0.18			
	No30～32	$33.40[\text{m:長}] \times 0.30[\text{m:H}] \times 2[\text{面}] =$	20.04			
	No32下流部	$0.60[\text{m:W}] \times 0.30[\text{m:H}] =$	0.18			
	小計		20.40			
	合計		56.25	≒ 56	m2	SZB431
コンクリート	18-8-25BB W/C ≤ 60%					
	No8～9	$4.28[\text{m:長}] \times 0.20[\text{m:W}] \times 0.10[\text{m:H}] =$	0.09			

計 算 調 書

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
	No9～10	$2.80[\text{m:長}] \times 0.20[\text{m:W}] \times 0.10[\text{m:H}] =$	0.06			
	No10～11	$4.89[\text{m:長}] \times 0.20[\text{m:W}] \times 0.10[\text{m:H}] =$	0.10			
	No11～12	$2.99[\text{m:長}] \times 0.20[\text{m:W}] \times (0.10[\text{m:H}] + 0.12[\text{m:H}]) / 2 =$	0.07			
	No12～13	$3.88[\text{m:長}] \times 0.20[\text{m:W}] \times (0.12[\text{m:H}] + 0.14[\text{m:H}]) / 2 =$	0.10			
	No13～14	$5.98[\text{m:長}] \times 0.30[\text{m:W}] \times (0.14[\text{m:H}] + 0.19[\text{m:H}]) / 2 =$	0.30			
	No14～15	$4.06[\text{m:長}] \times 0.20[\text{m:W}] \times (0.19[\text{m:H}] + 0.21[\text{m:H}]) / 2 =$	0.16			
	No15～16	$6.11[\text{m:長}] \times (0.20[\text{m:W}] + 0.30[\text{m:W}]) / 2 \times (0.21[\text{m:H}] + 0.22[\text{m:H}]) / 2 =$	0.33			
	No16～17	$5.01[\text{m:長}] \times (0.20[\text{m:W}] + 0.15[\text{m:W}]) / 2 \times (0.22[\text{m:H}] + 0.19[\text{m:H}]) / 2 =$	0.18			
	No17～18	$3.95[\text{m:長}] \times (0.32[\text{m:W}] + 0.30[\text{m:W}]) / 2 \times (0.19[\text{m:H}] + 0.17[\text{m:H}]) / 2 =$	0.22			
	No18～19	$6.94[\text{m:長}] \times (0.30[\text{m:W}] + 0.35[\text{m:W}]) / 2 \times (0.17[\text{m:H}] + 0.20[\text{m:H}]) / 2 =$	0.42			
	No19～20	$3.38[\text{m:長}] \times 0.15[\text{m:W}] \times (0.20[\text{m:H}] + 0.18[\text{m:H}]) / 2 =$	0.10			
	No20～21	$3.06[\text{m:長}] \times (0.30[\text{m:W}] + 0.35[\text{m:W}]) / 2 \times (0.18[\text{m:H}] + 0.19[\text{m:H}]) / 2 =$	0.18			
	No21～22	$1.40[\text{m:長}] \times 0.15[\text{m:W}] \times (0.19[\text{m:H}] + 0.21[\text{m:H}]) / 2 =$	0.04			
	No22～23	$2.54[\text{m:長}] \times 0.35[\text{m:W}] \times 0.21[\text{m:H}] =$	0.19			
	No23～24	$4.74[\text{m:長}] \times (0.35[\text{m:W}] + 0.30[\text{m:W}]) / 2 \times (0.21[\text{m:H}] + 0.19[\text{m:H}]) / 2 =$	0.31			

計 算 調 書

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
	No24～25	$14.12[\text{m:長}] \times 0.30[\text{m:W}] \times (0.19[\text{m:H}] + 0.21[\text{m:H}]) / 2 =$	0.85			
	No25～26	$15.15[\text{m:長}] \times (0.30[\text{m:W}] + 0.32[\text{m:W}]) / 2 \times (0.21[\text{m:H}] + 0.18[\text{m:H}]) / 2 =$	0.92			
	No26～27	$5.56[\text{m:長}] \times 0.12[\text{m:W}] \times 0.18[\text{m:H}] =$	0.12			
	合計		4.74	≒ 4.7	m3	SZB401
コンクリート	18-8-40BB W/C ≤ 60%					
	No30～32	$33.40[\text{m:長}] \times 0.60[\text{m:W}] \times 0.30[\text{m:H}] =$	6.01			
	合計		6.01	≒ 6.0	m3	SZB401
目地材 (エラストイトt=10mm)	No8～27	平均断面積 $4.74[\text{m3:コンクリート量}] / 100.84[\text{m:長}] = 0.05[\text{m2}]$				
		施工箇所数 $100.84[\text{m:長}] / 9.0[\text{m:施工間隔}] = 12[\text{箇所}]$				
		$0.05[\text{m2/箇所}] \times 12[\text{箇所}] =$	0.60			
	No30～32	平均断面積 $6.01[\text{m3:コンクリート量}] / 33.40[\text{m:長}] = 0.18[\text{m2}]$				
		施工箇所数 $33.40[\text{m:長}] / 9.0[\text{m:施工間隔}] = 4[\text{箇所}]$				
		$0.18[\text{m2/箇所}] \times 4[\text{箇所}] =$	0.72			

計 算 調 書

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
	計		1.32	≒ 1.3	m2	SZA841
止水版 (CF 150×5)	No8～27	平均H 35.85[m2;型枠面積]/100.84[m:長]×1/2[面]=0.18[m]				
		施工箇所数 100.84[m:長]/9.0[m:施工間隔]=12[箇所]				
		0.18[m/箇所]×12[箇所]=	2.16			
	No30～32	施工箇所数 33.40[m:長]/9.0[m:施工間隔]=4[箇所]				
		0.30[m:H]×4[箇所]=	1.20			
	計		3.36	≒ 3.4	m	SZA845
削孔 (削孔深100mm)	No8～27	100.84[m:長]/0.50[m:施工間隔]=	202.0			
	No30～32	33.40[m:長]/0.50[m:施工間隔]=	67.0			
	計		269.0	≒ 269	孔	SZA801
鉄筋 (D13)	No8～27	100.84[m:長]/0.50[m:施工間隔]×0.15[m/箇所]×0.995[kg/m]/1000=	0.0301			
	No30～32	33.40[m:長]/0.50[m:施工間隔]×0.15[m/箇所]×0.995[kg/m]/1000=	0.0010			
	計		0.0311	≒ 0.031	t	SF201

計 算 調 書

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
張コンクリート工						
基面整正	区間③ No15～18	$15.07[\text{m:長}] \times 0.30[\text{m:幅}] =$	4.52			
	区間⑥ No24+11.43～25	$2.69[\text{m:長}] \times 0.70[\text{m:幅}] / 2 =$	0.94			
	区間⑥ No25～25+5.32	$5.32[\text{m:長}] \times (0.70[\text{m:幅}] + 1.60[\text{m:幅}]) / 2 =$	6.12			
	区間⑥ No25+5.32～26	$12.52[\text{m:長}] \times (1.60[\text{m:幅}] + 1.00[\text{m:幅}]) / 2 =$	16.28			
	区間⑥ No26～27	$5.36[\text{m:長}] \times (1.00[\text{m:幅}] + 0.56[\text{m:幅}]) / 2 =$	4.18			
	計		32.04	≒ 32	m2	SZA169
コンクリート	18-8-25BB W/C≤60%	$32.04[\text{m2:基面整正面積}] \times 0.10[\text{m:厚}] =$	3.20	≒ 3.2	m3	SZB401
目地材 (エラストイトt=10mm)		張コンクリート延長 $15.07[\text{m:区間③}] + 25.89[\text{m:区間⑥}] = 40.96[\text{m}]$				
		目地箇所数 $40.96[\text{m}] / 9.0[\text{m}] = 5[\text{箇所}]$				
		平均断面積 $3.20[\text{m3:コンクリート}] / 40.96[\text{m:長}] = 0.08[\text{m2}]$				
		$5[\text{箇所}] \times 0.08[\text{m2}] =$	0.40	≒ 0.4	m2	SZA841

計 算 調 書

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
コンクリート擁壁工						
基面整正	区間③ No15～18	$15.07[\text{m:長}] \times 0.56[\text{m:基礎幅}] =$	8.44			
	区間⑥ No24～25	$14.12[\text{m:長}] \times (0.40[\text{m:基礎幅}] + 0.55[\text{m:基礎幅}]) / 2 =$	6.71			
	区間⑥ No25～26	$15.15[\text{m:長}] \times 0.55[\text{m:基礎幅}] =$	8.33			
	区間⑥ No26～27	$5.36[\text{m:長}] \times (0.55[\text{m:基礎幅}] + 0.40[\text{m:基礎幅}]) / 2 =$	2.55			
	計		26.03	≒ 26	m2	SZA169
基礎碎石	RC-40 t=10cm	「基面整正」面積と同じ	26.03	≒ 26	m2	SZA391
型枠	区間③ No15～18前面	$15.07[\text{m:長}] \times 0.70[\text{m:高}] \times 1.044[\text{勾配係数}] =$	11.01			
	区間③ No15～18背面	$15.07[\text{m:長}] \times 0.70[\text{m:高}] =$	10.55			
	区間③ 断面	$(0.15[\text{m:上幅}] + 0.36[\text{m:下幅}]) / 2 \times 0.70[\text{m:高}] \times 2[\text{面}] =$	0.36			
	区間⑥ No24～25前面	$14.12[\text{m:長}] \times (0.50[\text{m:高}] + 1.00[\text{m:高}]) / 2 \times 1.044[\text{勾配係数}] =$	11.06			
	区間⑥ No24～25背面	$14.12[\text{m:長}] \times (0.50[\text{m:高}] + 1.00[\text{m:高}]) / 2 =$	10.59			
	区間⑥ No25～26前面	$15.15[\text{m:長}] \times 1.00[\text{m:高}] \times 1.044[\text{勾配係数}] =$	15.82			

計 算 調 書

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
	区間⑥ No25～26背面	$15.15[\text{m:長}] \times 1.00[\text{m:高}] =$	15.15			
	区間⑥ No26～27前面	$5.36[\text{m:長}] \times (1.00[\text{m:高}] + 0.50[\text{m:高}]) / 2 \times 1.044[\text{勾配係数}] =$	4.20			
	区間⑥ No26～27背面	$5.36[\text{m:長}] \times (1.00[\text{m:高}] + 0.50[\text{m:高}]) / 2 =$	4.02			
	区間⑥ 断面	$(0.15[\text{m:上幅}] + 0.30[\text{m:下幅}]) / 2 \times 0.50[\text{m:高}] \times 2[\text{面}] =$	0.23			
	計		82.99	≒ 83	m2	SZB431
コンクリート	18-8-40BB W/C ≤ 60%	H=700断面積 $(0.15[\text{m:上幅}] + 0.36[\text{m:下幅}]) / 2 \times 0.70[\text{m:高}] = 0.18[\text{m}^2]$				
		H=500断面積 $(0.15[\text{m:上幅}] + 0.30[\text{m:下幅}]) / 2 \times 0.50[\text{m:高}] = 0.11[\text{m}^2]$				
		H=1000断面積 $(0.15[\text{m:上幅}] + 0.45[\text{m:下幅}]) / 2 \times 1.00[\text{m:高}] = 0.30[\text{m}^2]$				
	区間③ No15～18	$15.07[\text{m:長}] \times 0.18[\text{m}^2:\text{H700断面積}] =$	2.71			
	区間⑥ No24～25	$14.12[\text{m:長}] \times (0.11[\text{m}^2:\text{H500断面}] + 0.30[\text{m}^2:\text{H1000断面}]) / 2 =$	2.89			
	区間⑥ No25～26	$15.15[\text{m:長}] \times 0.30[\text{m}^2:\text{H1000断面}] =$	4.55			
	区間⑥ No26～27	$5.36[\text{m:長}] \times (0.30[\text{m}^2:\text{H1000断面}] + 0.11[\text{m}^2:\text{H500断面}]) / 2 =$	1.10			
	計		11.25	≒ 11	m3	SZB401

計算調書

当初・変更

[illegible]

計 算 調 書

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
ブロック積工						
ブロック積工	1:0.5 裏コンなし	別紙「練ブロック積工数量計算書1/4」より	49.46	≒ 49	m2	SG359
裏込工	RC-40	別紙「練ブロック積工数量計算書2/4」より	15.29	≒ 15	m3	SZA447
土台工	H300 W450	別紙「練ブロック積工数量計算書3/4」より	17.32	≒ 17.3	m	G0003
天端コンクリート工	1:0.5 裏コンなし	別紙「練ブロック積工数量計算書4/4」より	17.32	≒ 17.3	m	G0004
単管傾斜足場		別紙「練ブロック積工数量計算書 仮設工1/1」より	42.67	≒ 43	掛m2	S0469

計算調書

当初・変更

[illegible]

計 算 調 書

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
[産業廃棄物処理工]						
産業廃棄物運搬工						
#0040						
廃材運搬	二次製品廃材 L=14.8km	「取壊し・コンクリート殻処理工(二次製品)」数量と同じ	1.83	≒ 1.8	m3	SZA105
廃材運搬	無筋コンクリート廃材 L=14.8km	「構造物取壊し(無筋コンクリート)」数量と同じ	1.91	≒ 1.9	m3	SZA105
産業廃棄物処理工						
#0040						
産業廃棄物処理費	二次製品廃材 (株)佐藤商会	$1.83[m3] \times 2.35[t/m3: \text{単位体積重量}] =$	4.30	≒ 4.3	t	S3902
産業廃棄物処理費	無筋コンクリート廃材 (株)佐藤商会	$1.91[m3] \times 2.35[t/m3: \text{単位体積重量}] =$	4.49	≒ 4.5	t	S3902

計 算 調 書

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
[仮設工]						
掘削		別紙「土積(法面)計算書(仮設道路)C1」より	518.20	≒ 518	m3	SZA101
仮設道路築立		別紙「土積(法面)計算書(仮設道路)B1」より	756.80	≒ 757	m3	SZA125
不足土積込	河川内	756.8[m3:盛土]-518.2[m3:掘削]=	238.60	≒ 239	m3	SZA101
不足土搬入	L=0.3km	「不足土積込」数量と同じ	238.60	≒ 239	m3	SZA105
仮設道路撤去		「仮設道路築立」数量と同じ	756.80	≒ 757	m3	SZA125
不足土搬出	L=0.3km	「不足土積込」数量と同じ	238.60	≒ 239	m3	SZA105
搬出土整地		「不足土積込」数量と同じ	238.60	≒ 239	m3	SZA125

計 算 調 書

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
大型土のう製作・設置		45[袋:①]+3[袋:②]=	48.00	≡ 48	袋	S0508
大型土のう撤去		45[袋:①]+3[袋:②]=	48.00	≡ 48	袋	S0508
高密度ポリエチレン管	φ500(内面平滑)	8.0[m:長]×8[連]=	64.00	≡ 64.0	m	S3901
階段設置工	傾斜自在階段 LT-14A同等品	1.4m*3本	4.20	≡ 4.2	m	G0009
[借地料]						
借地料	仮設道路部	使用面積:78.0m2 予定期間:10/1~3/31	1.00	1	式	

土積（法面）計算書

沓形地区

(当初) ・ 変更)

測 点	距 離 (m)		切 土 (m3)					盛 土 (m3) ⑦ 換算係数 0.9						横 断 流用土 (m3)	不足土 (m3)	縦 断 流用土 (m3)	搬入土 (m3)	残 土 (m3)	法面仕上げ(m²)			
	点 間	平 均	C1:掘削		C2:床堀		計 ③=①+②	B1:盛土		B2:埋戻		計 ⑥=④+⑤	換算土量 ⑥÷⑦						CL:切土面仕上		BL:盛土面仕上	
			断面	①土量	断面	②土量		断面	④土量	断面	⑤土量								法長	面積	法長	面積
No0		1.50																				
No1	3.00	2.42																				
No2	1.84	2.40			0.5	1.2	1.2										1.2					
No3	2.95	2.15																				
No4	1.35	2.17																				
No5	2.99	4.82																				
No6	6.65	4.30																				
No7	1.94	2.75																				
No8	3.56	4.20																				
No9	4.83	4.09																				
No10	3.35	4.12																				
No11	4.89	3.94																				
No12	2.99	3.44																				
No13	3.88	4.93																				
No14	5.98	5.02																				
No15	4.06	2.03																				
No15(W)		3.06			0.8	2.4	2.4			0.5	1.5	1.5	1.7	1.7			0.7			0.5	1.5	
No16	6.11	5.56			0.6	3.3	3.3			0.5	2.8	2.8	3.1	3.1			0.2			0.3	1.7	
No17	5.01	4.48			0.8	3.6	3.6			0.7	3.1	3.1	3.4	3.4			0.2			0.9	4.0	
No18	3.95	1.98			0.9	1.8	1.8			0.6	1.2	1.2	1.3	1.3			0.5					
No18(W)		3.47			1.1	3.8	3.8			0.6	2.1	2.1	2.3	2.3			1.5					
No19	6.94	5.16			2.5	12.9	12.9			0.6	3.1	3.1	3.4	3.4			9.5			0.6	3.1	
No20	3.38	3.22			3.3	10.6	10.6			0.8	2.6	2.6	2.9	2.9			7.7			1.5	4.8	
No21	3.06	2.23			3.4	7.6	7.6			0.7	1.6	1.6	1.8	1.8			5.8			0.7	1.6	
No22	1.40	1.97			4.2	8.3	8.3			0.8	1.6	1.6	1.8	1.8			6.5			1.1	2.2	
No23	2.54	1.27			2.6	3.3	3.3			0.6	0.8	0.8	0.9	0.9			2.4			0.1	0.1	
No23(W)		2.97																				
No24	5.94	2.97																				
No24(W)		7.06			0.6	4.2	4.2			0.4	2.8	2.8	3.1	3.1			1.1			0.7	4.9	
No25	14.12	14.64			1.4	20.5	20.5			0.9	13.2	13.2	14.7	14.7			5.8			0.7	10.2	
No26	15.15	10.56			1.8	19.0	19.0			0.9	9.5	9.5	10.6	10.6			8.4			0.7	7.4	
No27	5.96	2.98			0.3	0.9	0.9			0.6	1.8	1.8	2.0	0.9	1.1					0.1	0.3	
No27(W)		2.17			0.1	0.2	0.2			0.2	0.4	0.4	0.4	0.2	0.2							
No28	4.33	12.03			0.3	3.6	3.6			0.4	4.8	4.8	5.3	3.6	1.7					0.4	4.8	
No29	19.72	9.86			0.4	3.9	3.9			0.4	3.9	3.9	4.3	3.9	0.4							
No29(W)		1.99			0.2	0.4	0.4										0.4					
No30	3.97	1.99			0.2	0.4	0.4										0.4					
No30(W)		1.18			0.5	0.6	0.6			0.4	0.5	0.5	0.6	0.6						0.7	0.8	
No30+2.36	2.36	1.18			0.5	0.6	0.6			0.4	0.5						0.6			0.7	0.8	
計	158.20					113.10	113.10				57.80	57.30	63.60	60.20	3.40		52.90				48.20	

間詰コンクリート量計算書

測点	距離(m)		間詰コンクリート断面 ②(m2)	コンクリート量 ①×②(m3)	測点	距離(m)		間詰コンクリート断面 ②(m2)	コンクリート量 ①×②(m3)
	点間	①平均				点間	①平均		
No0		1.50			No23(W)		2.97	0.12	0.36
No1	3.00	2.42	0.11	0.27	No24	5.94	2.97	0.05	0.15
No2	1.84	2.40			No24(W)		7.06		
No3	2.95	2.15	0.49	1.05	No25	14.12	14.64		
No4	1.35	2.17	0.21	0.46	No26	15.15	10.56		
No5	2.99	4.82	0.79	3.81	No27	5.96	2.98		
No6	6.65	4.30	0.87	3.74	No27(W)		2.17		
No7	1.94	2.75	0.34	0.94	No28	4.33	12.03		
No8	3.56	4.20	0.26	1.09	No29	19.72	9.86		
No9	4.83	4.09	0.41	1.68	No29(W)		1.99		
No10	3.35	4.12	0.46	1.90	No30	3.97	1.99		
No11	4.89	3.94	0.77	3.03	No30(W)		1.18		
No12	2.99	3.44	0.27	0.93	No30+2.36	2.36	1.18		
No13	3.88	4.93	0.29	1.43					
No14	5.98	5.02	0.15	0.75	小計	71.55			0.51
No15	4.06	2.03	0.15	0.30					
No15(W)		3.06			合計	158.20			21.89
No16	6.11	5.56							
No17	5.01	4.48							
No18	3.95	1.98							
No18(W)		3.47							
No19	6.94	5.16							
No20	3.38	3.22							
No21	3.06	2.23							
No22	1.40	1.97							
No23	2.54	1.27							
小計	86.65			21.38					

(当初・変更)

(当初・変更)

[illegible]

当初)・変更

[illegible]

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
G0002		水路橋接続工	1箇所当たり			
基面整正	水槽部	$1.15[\text{m:長}] \times 1.40[\text{m:幅}] =$	1.610			
	橋台部	$0.54[\text{m:長}] \times 1.40[\text{m:幅}] =$	0.756			
	計		2.366	≒ 2.37	m2	SZA169
基礎砕石	RC-40 t=15cm	「基面整正」面積と同じ	2.366	≒ 2.37	m2	SZA391
型枠	水槽部 外面	$(1.05[\text{m:長}] \times 2[\text{面}] + 1.20[\text{m:幅}]) \times 0.75[\text{m:高}] =$	2.475			
	水槽部 内面	$0.90[\text{m:長}] \times 3[\text{面}] \times 0.75[\text{m:高}] =$	2.025			
	控除(BF)	$0.216[\text{m2:断面積}] \times 2[\text{面}] =$	-0.432			
	橋台部	$1.20[\text{m:幅}] \times (1.10[\text{m:高}] + 1.10[\text{m:高}] \times 1.044[\text{勾配係数}]) =$	2.698			
	橋台部 側面	$(0.41[\text{m:上幅}] + 0.74[\text{m:下幅}]) / 2 \times 1.10[\text{m:高}] \times 2[\text{面}] =$	1.265			
	控除(ロングU)	$0.314[\text{m2:断面積}] + 0.314[\text{m2:断面積}] \times 1.044[\text{勾配係数}] =$	-0.642			
	計		7.389	≒ 7.39	m2	SZB431

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
コンクリート	18-8-40BB W/C $\leq$ 60%					
	水槽部	$1.05[\text{m:長}] \times 1.20[\text{m:幅}] \times 0.75[\text{m:高}] =$	0.945			
	控除(内空)	$0.90[\text{m:長}] \times 0.90[\text{m:幅}] \times 0.60[\text{m:高}] =$	-0.486			
	控除(BF)	$0.216[\text{m}^2:\text{断面積}] \times 0.15[\text{m:厚}] =$	-0.032			
	橋台部	$(0.41[\text{m:上長}] + 0.74[\text{m:下長}]) / 2 \times 1.20[\text{m:幅}] \times 1.10[\text{m:高}] =$	0.759			
	控除(ロングU)	$(0.41[\text{m:上長}] + 0.575[\text{m:下長}]) / 2 \times 0.314[\text{m}^2:\text{断面積}] =$	-0.155			
	計		1.031	≒ 1.03	m ³	SZB401
鉄筋 (D13)		$0.20[\text{m}] \times 11[\text{本}] \times 0.995[\text{kg/m}] / 1000 =$	0.0022	≒ 0.002	t	SF201
縞鋼板蓋	縞鋼板t=4.5mm	$1.20[\text{m:長}] \times 0.60[\text{m:幅}] \times 36.99[\text{kg/m}^2] = 26.63[\text{kg}]$				
	等辺山形鋼 L50×50×4	$0.895[\text{m:長}] \times 2[\text{箇所}] \times 3.06[\text{kg/m}] = 5.48[\text{kg}]$				
	普通棒鋼 φ13	$0.30[\text{m/箇所}] \times 2[\text{箇所}] \times 1.04[\text{kg/m}] = 0.62[\text{kg}]$				
	計	32.73[kg]	2.000	≒ 2.00	枚	SG327N

当初)・変更

[illegible]

当初)・変更

[illegible]

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
G0005		余水吐工1型	1箇所当たり			
基面整正		1.40[m:長] × 1.45[m:幅]=	2.030	≒ 2.03	m2	SZA169
基礎砕石	RC-40 t=15cm	「基面整正」面積と同じ	2.030	≒ 2.03	m2	SZA391
型枠	水槽部 外面	(1.20[m:長] + 1.25[m:幅]) × 2[箇所] × 0.75[m:高]=	3.675			
	水槽部 内面	0.90[m:長] × 4[箇所] × 0.75[m:高]=	2.700			
	水槽部控除(BF-500)	0.216[m2:断面積] × 4[面]=	-0.864			
	水槽部控除(放流部)	0.50[m:長] × 0.60[m:高] × 2[面]=	-0.600			
	水槽部加算(放流部)	0.20[m:幅] × 0.60[m:高] × 2[面]=	0.240			
	放流部	1.00[m:長] × 0.55[m:高] × 4[面]=	2.200			
	放流部(断面)	(0.80[m:幅] × 0.55[m:高]) - (0.50[m:幅] × 0.40[m:高])=	0.240			
	計		7.591	≒ 7.59	m2	SZB431
コンクリート	18-8-25BB W/C ≤ 60%					

單 價 表

当初)・変更

[illegible]

当初)・変更

[illegible]

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
G0007		分土工 M-9×9×9	1箇所当たり			
基面整正	水槽部	1.40[m:長]×1.45[m:幅]=	2.030			
	放流部	1.80[m:長]×1.00[m:幅]=	1.800			
	計		3.830	≒ 3.83	m2	SZA169
基礎砕石	RC-40 t=15cm	「基面整正」面積と同じ	3.830	≒ 3.83	m2	SZA391
型枠	水槽部 外面	(1.20[m:長]+1.25[m:幅])×2[箇所]×1.05[m:高]=	5.145			
	水槽部 内面	0.90[m:長]×4[箇所]×1.05[m:高]=	3.780			
	水槽部控除(BF-500)	0.216[m2:断面積]×2[面]=	-0.432			
	水槽部控除(HP)	0.102[m2:断面積]×2[面]=	-0.204			
	水槽部控除(放流部)	0.50[m:長]×0.90[m:高]×2[面]=	-0.900			
	水槽部加算(放流部)	0.20[m:幅]×0.90[m:高]×2[面]=	0.360			
	放流部	1.80[m:長]×(0.85[m:A断面高]+0.55[m:B断面高])/2×4[面]=	5.040			
	放流部(断面)	(0.80[m:幅]×0.55[m:高])-(0.50[m:幅]×0.40[m:高])=	0.240			

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
	計		13.029	≒ 13.03	m2	SZB431
コンクリート	18-8-25BB W/C ≤ 60%					
	水槽部	$1.20[\text{m:長}] \times 1.25[\text{m:幅}] \times 1.05[\text{m:高}] =$	1.575			
	水槽部控除(内空)	$0.90[\text{m:長}] \times 0.90[\text{m:幅}] \times 0.90[\text{m:高}] =$	-0.729			
	水槽部控除(BF-500)	$0.216[\text{m}^2:\text{断面積}] \times 0.15[\text{m:厚}] \times 1[\text{箇所}] =$	-0.032			
	水槽部控除(HP φ300)	$0.102[\text{m}^2:\text{断面積}] \times 0.15[\text{m:厚}] \times 1[\text{箇所}] =$	-0.015			
	水槽部控除(放流部)	$0.50[\text{m:長}] \times 0.20[\text{m:厚}] \times 0.90[\text{m:高}] =$	-0.090			
	放流部	$1.80[\text{m:長}] \times (0.80[\text{m:幅}] \times 0.70[\text{m:平均高}] - 0.50[\text{m:幅}] \times 0.55[\text{m:平均高}]) =$	0.513			
	計		1.222	≒ 1.22	m3	SZB401
ゲート本体	角型ゲート500型 三方水密	フレーム長1.50m	1.000	≒ 1.00	基	S3034
ゲート据付	W=92kg/基		1.000	≒ 1.00	基	S3205

單 價 表

当初・変更

[illegible]