浅間久保治山工事

佐久市印内字浅間久保

数量計算表

工種	種 別	細別		単位	数量	設計数量	備考
山腹基礎工	土工	掘削	土砂	m ³	1060. 6	1061	土工調書(1)
		路体盛土	土砂	m ³	147. 2	147	土工調書 (2)
		埋戻し		m ³	20. 6	21	土工調書 (2)
		小運搬(小型不整地車運搬)	平均運搬距離 L=52m	m ³	861. 8	862	1060.6- (147.2+20.6) /0.9-12.4
		ダンプ積込		m ³	861. 8	862	
		整地		m ³	861.8	862	
	 法切工	法切工		m3	77. 4	77	
		小運搬 (人肩運搬)	水平距離 L=16m、高低差 H=9m	m3	86. 0	86	77. 4/0. 9
		小運搬 (小型不整地車運搬)	運搬距離 L=108m	m ³	86. 0	86	
		ダンプ積込		m ³	86. 0	86	
		整地		m ³	86. 0	86	
山腹緑化工		法面整形	粘性土	\mathbf{m}^2	2906. 6	2906. 6	筋工・伏工数量計算書
		植生シートエ		\mathbf{m}^2	1930. 8	1930. 8	筋工・伏工数量計算書
		植生マットエ	肥料袋有	m^2	975. 8	975. 8	筋工・伏工数量計算書
	 筋 工	丸太柵工		m	301. 0	301. 0	筋工・伏工数量計算書
		小運搬(小型不整地車運搬)	平均運搬距離 L=61m	m ³	12. 0	12. 0	横木、杭木
		床掘		m ³	30. 1	30	筋工・伏工数量計算書
		埋戻し		m ³	15. 1		筋工・伏工数量計算書
		小運搬(小型不整地車運搬)	平均運搬距離 L=61m	m ³	13. 3		30. 1–15. 1/0. 9
		ダンプ積込		m ³	13. 3	13	
		整地		m ³	13. 3	13	

工種	種 別	細別	規格	単位	数量	設計数量	備考	
かご工	かご土留工	鉄線フトン篭工	1200×500	m	211. 0	211. 0	土留工数量計算	表
		吸出し防止材		m2	260. 2	260. 2	土留工数量計算	表
		止杭		本	63. 0	63. 0	土留工数量計算	表
		小運搬(小型不整地車運搬)	平均運搬距離 L=55m	t	2. 3	2. 3	ふとんかご等	
		II	IJ	m^3	105. 5	105. 5	中詰材	
		II .	JI .	m ³	0.6	0.6	止杭	
 排水工	水路工	水路接続工据付		m	14. 5	14. 5	水路工数量計算	書
		水路接続工材料費		式	1. 0	1. 0	水路工数量計算	書
		加工手間		箇所	7. 0	7. 0		
		縞鋼板設置		式	1. 0	1. 0	水路工数量計算	書
		暗渠併設水路工据付	平均運搬距離 L=67m	m	126. 2	126. 2	水路工数量計算	i書
		暗渠併設水路工材料費		式	1. 0	1. 0	水路工数量計算	書
		加工手間		箇所	11. 0	11. 0		
		暗渠水路工(1)	ボックスカルバート	m	6. 00	6. 0	水路工数量計算	書
		暗渠水路工(2)据付	運搬距離 L=109m	m	14. 00	14. 0	水路工数量計算	i書
		鉄線蛇篭工	鉄線蛇篭 φ 450	m	14. 00	14. 0	水路工数量計算	書
		暗渠水路工(2)材料費		式	1.00	1. 0	水路工数量計算	書
		小運搬 (小型不整地車運搬)	平均運搬距離 L=67m	m ³	34. 2	34	75. 9-37. 5/0. 9	
		ダンプ積込		m ³	34. 2	34		
		残土処分		m ³	34. 2	34		

工種	種 別	細別		単位	数量	設計数量	備考
	集水桝工	集水桝設置工(1号桝)		基	1	1	集水桝数量集計表
		集水桝設置工(2号桝)	運搬距離 L=22m	基	1	1	集水桝数量集計表
		集水桝設置工(3号桝)	運搬距離 L=25m	基	1	1	集水桝数量集計表
		集水桝設置工(4号桝)	運搬距離 L=39m	基	1	1	集水桝数量集計表
		集水桝設置工(5号桝)	運搬距離 L=43m	基	1	1	集水桝数量集計表
		集水桝設置工(6号桝)	運搬距離 L=45m	基	1	1	集水桝数量集計表
		集水桝設置工(7号桝)	運搬距離 L=60m	基	1	1	集水桝数量集計表
		集水桝設置工(8号桝)	運搬距離 L=62m	基	1	1	集水桝数量集計表
		集水桝設置工(9号桝)	運搬距離 L=80m	基	1	1	集水桝数量集計表
		集水桝設置工(10号桝)	運搬距離 L=82m	基	1	1	集水桝数量集計表
		集水桝設置工(11号桝)	運搬距離 L=97m	基	1	1	集水桝数量集計表
		集水桝設置工(12号桝)	運搬距離 L=101m	基	1	1	集水桝数量集計表
		集水桝設置工(13号桝)	運搬距離 L=108m	基	1	1	集水桝数量集計表
		集水桝設置工(14号桝)	運搬距離 L=66m	基	1	1	集水桝数量集計表
		集水桝設置工(15号桝)	運搬距離 L=113m	基	1	1	集水桝数量集計表
		集水桝材料費		式	1	1	集水桝数量集計表
防草工	防竹工	防竹シート		m2	223. 0	223. 0	
		小運搬(小型不整地車運搬)	平均運搬距離 L=55m	t	0.4	0. 4	防竹シート等
		床掘		m ³	111. 5	112	
		埋戻し	νην 1	m ³	111.5	112	(不足土) 111.5-111.5/0.9
				111	111.0	112	
仮設工	仮設工	廻排水	ポリエチレン管 Φ 200 設置期間126日	m	90. 7	90. 7	
		水替工	ポンプ設置撤去含 水替日数126日	式	1.0	1.0	
		华 /// 英 /			100	100	
		交通誘導員B		人・日	126	126	

土工調書(1)

位	置										L
測点			修正距離				修正距離		平均面積		摘要
	(m)	(m)	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	
NO.2-0.59	3.01			7.7							
NO.2-0.50	3.10	0.09		11.5	9.60	0.9					
NO.2	3.60	0.50		11.5	11.50	5.8					
NO.2+1.20	4.80	1.20		11.5	11.50	13.8					
NO.2+2.15	5.75	0.95		2.1	6.80	6.5					
NO.5-0.88	21.75	16.00	17.12	11.8	6.95	119.0					
NO.5-0.50	22.13	0.38		17.3	14.55	5.5					
NO.5	22.63	0.50		17.3	17.30	8.7					
NO.5+1.20	23.83	1.20		17.3	17.30	20.8					
NO.5+2.21	24.84	1.01		2.9	10.10	10.2					
NO.7-2.50	40.79	15.95	17.34	11.0	6.95	120.5					
NO.7-0.65	42.64	1.85		11.0	11.00	20.4					
NO.7-0.50	42.79	0.15		18.7	14.85	2.2					
NO.7	43.29	0.50		18.7	18.70	9.4					
NO.7+1.20	44.49	1.20		18.7	18.70	22.4					
NO.7+2.11	45.40	0.91		4.9	11.80	10.7					
NO.9-0.97	59.03	13.63	14.26	30.5	17.70	252.4					
NO.9-0.50	59.50	0.47		37.6	34.05	16.0					
NO.9	60.00	0.50		37.6	37.60	18.8					
NO.9+1.20	61.20	1.20		37.6	37.60	45.1					
NO.9+2.15	62.15	0.95		13.1	25.35	24.1					
NO.11-0.90	79.10	16.95	17.73	17.1	15.10	267.7					
NO.11-0.50	79.50	0.40		23.8	20.45	8.2					
NO.11	80.00	0.50		23.8	23.80	11.9					
NO.11+1.20	81.20	1.20		23.8	23.80	28.6					
NO.11+2.05	82.05	0.85		2.1	12.95	11.0					
合 言	†	79.04				1060.6					

土工調書(2)

位	置				·土 31				更し 32		
測点	追加距離	区間距離	修正距離	面積	平均面積		修正距離	面積	平均面積		摘 要
	(m)	(m)	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	(m)	(m2)	(m2)	(m3)	
NO.2-0.59	3.01			0.0				0.0			
NO.2-0.50	3.10	0.09		0.0	0.00	0.0		3.3	1.65	0.2	
NO.2	3.60	0.50		0.0	0.00	0.0		3.3	3.30	1.7	
NO.2+1.20	4.80	1.20		0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
NO.2+2.15	5.75	0.95		2.8	1.40	1.3		0.0	0.00	0.0	
NO.5-0.88	21.75	16.00	17.12	0.0	1.40	24.0	17.12	0.0	0.00	0.0	
NO.5-0.50	22.13	0.38		0.0	0.00	0.0		5.5	2.75	1.1	
NO.5	22.63	0.50		0.0	0.00	0.0		5.5	5.50	2.8	
NO.5+1.20	23.83	1.20		0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
NO.5+2.21	24.84	1.01		4.8	2.40	2.4		0.0	0.00	0.0	
NO.7-2.50	40.79	15.95	17.34	0.0	2.40	41.6	17.34	0.0	0.00	0.0	
NO.7-0.65	42.64	1.85		0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
NO.7-0.50	42.79	0.15		0.0	0.00	0.0		7.8	3.90	0.6	
NO.7	43.29	0.50		0.0	0.00	0.0		7.8	7.80	3.9	
NO.7+1.20	44.49	1.20		0.0	0.00	0.0		0.0	0.00	0.0	
NO.7+2.11	45.40	0.91		2.9	1.45	1.3		0.0	0.00	0.0	
NO.9-0.97	59.03	13.63	14.26	0.1	1.50	21.4	14.26	0.0	0.00	0.0	
NO.9-0.50	59.50	0.47		0.1	0.10	0.05		7.1	3.55	1.7	
NO.9	60.00	0.50		0.1	0.10	0.05		7.1	7.10	3.6	
NO.9+1.20	61.20	1.20		0.1	0.10	0.1		0.0	0.00	0.0	
NO.9+2.15	62.15	0.95		4.3	2.20	2.1		0.0	0.00	0.0	
NO.11-0.90	79.10	16.95	17.73	1.0	2.65	47.0	17.73	0.0	0.00	0.0	
NO.11-0.50	79.50	0.40		1.0	1.00	0.4		7.1	3.55	1.4	
NO.11	80.00	0.50		1.0	1.00	0.5		7.1	7.10	3.6	
NO.11+1.20	81.20	1.20		1.0	1.00	1.2		0.0	0.00	0.0	
NO.11+2.05	82.05	0.85		8.0	4.50	3.8		0.0	0.00	0.0	
合 計	ł	79.04				147.2				20.6	

山腹工 - 法切工調書

位	上 置			法也	<u></u> 刃工				
測点		区間距離 (m)	修正距離 (m)	面 積 (m2)	平均面積 (m2)	体 積 (m3)			摘要
K1	0.00			0.1					
K2	5.19	5.19		1.0	0.55	2.9			
K3	10.46	5.27		1.7	1.35	7.1			
K4	14.46	4.00		2.4	2.05	8.2			
K5	20.30	5.84		1.4	1.90	11.1			
NO.16	25.02	4.72		0.3	0.85	4.0			
K6	31.51	6.49		1.3	0.80	5.2			
K7	36.80	5.29		2.8	2.05	10.8			
K8	50.32	13.52		0.4	1.60	21.6			
K9	56.11	5.79		0.0	0.20	1.2			
K10	59.61	3.50		0.7	0.35	1.2			
K11	66.55	6.94		0.2	0.45	3.1			
K12	73.03	6.48		0.1	0.15	1.0			
合	 計	73.03				77.4			

筋工・	伏工	数量	計	笡	書
HJ 🚣	\sim	双人马	2 O I	- -	ᄅ

〇 筋工(丸太柵)計算書

筋工構造図より 延長 L= 301.0 m

作業土工

床堀 0.10 × 301.00 = 30.10 30.1 m3

埋戻し 0.05 × 301.00 = 15.05 15.1 m3

〇 伏工計算書

・ 植生シート

伏工求積図より 全体面積 A= 2021.06 m2

筋工構造図より 控除部 筋工面積 A= 90.30 m2

面積 2021.06 - 90.30 = 1930.76 1930.8 m2

植生マット

伏工求積図より

面積 19.98 + 955.81 = 975.79 975.8 m2

- 法面整形 1930.80 + 975.79 = 2906.59 2906.6 m2

土留工(ふとんかご)数量計算表

工種	延長	中詰材(詰石)	吸出し防止材		胴掛鉄線	鼓掛鉄線	止杭	基面整正	備考
	m	m3 (補正-5%)	m2(補正+7%)		箇所	箇所	本	m2	
NO1土留工	3. 0+6. 0+7. 0+8. 0	0. 5 × 1. 2 × 24. 0 × 0. 95	背面:24.0×0.5	12. 00				1.2×7.0	土留工一般図(1)
			下面: 24.0×1.2- (7.0+3.0+6.0) ×0.95	13.60					
			側面:1.5×1.2×2	3. 60					
計	24. 0	13. 7	$(12.0+13.60+3.6) \times 1.07$	31. 2	11	11	7	8. 4	
NO2土留工	6. 0+5. 0+8. 0+9. 0+10. 0	0. 5 × 1. 2 × 38. 0 × 0. 95	背面:38.0×0.5	19.00				1.2×8.0	土留工一般図(1)
			下面:38.0×1.2-(8.0+9.0+6.0+5.0)×0.95	19.00					
			側面: 2.0×1.2×2	4. 80					
計	38. 0	21. 7	(19. 0+19. 0+4. 8) × 1. 07	45. 8	19	19	8	9. 6	
N03土留工	7. 0+5. 0+10. 0+11. 0	0. 5 × 1. 2 × 33. 0 × 0. 95	背面:33.0×0.5	16. 50				1.2×10.0	土留工一般図(2)
			下面: 33.0×1.2- (10.0+7.0+5.0) ×0.95	18. 70					
			側面: 1.5×1.2×2	3. 60					
計	33. 0	18.8	(16. 5+18. 7+3. 6) × 1. 07	41.5	16	16	10	12. 0	
NO4土留工	10. 0+10. 0+18. 0+19. 0	0.5×1.2×57.0×0.95	背面:57.0×0.5	28. 50				1.2×18.0	土留工一般図(2)
			下面: 57.0×1.2- (18.0+10.0+10.0) ×0.95	32. 30					
			側面: 1.5×1.2×2	3. 60					
計	57. 0	32. 5	$(28.5+32.3+3.6) \times 1.07$	68. 9	20	20	18	21.6	
N05土留工	10. 0+10. 0+18. 0+19. 0	0. 5 × 1. 2 × 57. 0 × 0. 95	背面:57.0×0.5	28. 50				1.2×18.0	土留工一般図(3)
			下面: 57.0×1.2- (18.0+10.0+10.0) ×0.95	32. 30					
			側面: 1.5×1.2×2	3. 60					
計	57. 0	32. 5	$(28.5+32.3+3.6) \times 1.07$	68. 9	20	20	18	21.6	
小計	209. 0	119. 2		256. 3	86	86	61	73. 2	
洗堀防止ふとん	2. 0	0.5×1.2×2.0×0.95	背面:無	_				1. 2 × 2. 0	土留工一般図(1)
かごエ (N01)			下面: 2.0×1.2	2. 40					
			側面: 0.5×1.2×2	1. 20					
	2. 0	1.1	(2. 4+1. 2) × 1. 07	3. 9			2	2. 4	
合計	211. 0	120. 3		260. 2	86	86	63	75. 6	

水路工数量計算書

名 称	規 格	数量	単位	備考
水路接続工		14.5	m	2.64+3.4+2.82*3
ポリエチレン角型U字溝	300型	4.9	m	0.86+1.44+0.86*3
下向きエルボ	300用下向き 60°	5	個	
番線締付(1箇所3m)	#12 L=3.0m	1.3	kg	0.25*5
縞鋼板	t=3.2mm	45.8	kg	15.88+9.98*3
締付ボルト	M10 × 40	18	本	
加工手間		7	箇所	2+2+1+1+1
暗渠併設水路工				
ポリエチレン角型U字溝	300型	126.2	m	
集水管	φ100(有孔塩ビ管)	126.2	m	10*126.2/10
フイルター材	RC40-0	15.1	m3	1.2*126.2/10
吸出し防止材	t=10mm 合成繊維	88.3	m2	7*126.2/10
敷ビニール	t=0.90mm	126.2	m2	10*126.2/10
床掘		63.1	m3	5.0*126.2/10
埋戻		29.0	m3	2.3*126.2/10
暗渠水路工(1)				
ボックスカルバート	300 × 300	6.0	m	
敷モルタル	1:03	0.05	m3	0.09*6/10
基礎コンクリート	捨-8-40BB	0.32	m3	0.54*6/10
基礎型枠		1.2	m2	
基礎砕石	RC40-0	3.8	m2	
床掘		4.4	m3	7.4*6/10
埋戻し		2.3	m3	
暗渠水路工(2)				
鉄線蛇篭	ϕ 45cm	14.0	m	
吸出し防止材	t=10mm 合成繊維	19.7	m2	14.1*14/10
敷ビニール	t=0.25mm	21.0	m2	15*14/10
集水管	φ 100(有孔塩ビ管)	14.0	m	10*14/10
蛇篭結束線	なまし鉄線 #12	0.92	kg	0.66*14/10
			Ŭ	
床掘		8.4	m3	6.0*14/10
埋戻し		6.2		4.4*14/10
作業土工計				
床掘		75.9	m3	63.1+4.4+8.4
埋戻し		37.5	m3	29.0+2.3+6.2
		•		

水路接続工(1) 数量算出表 (N01土留工部)

名 称	規格	算	式	1箇所 当り数		摘要
ポリエチレン製角型 U字溝	300型			0.86	m	10.5kg/m
ポリエチレン製角型U字溝 下向きエルボ 60°	300型			1	個	
加工手間				2	箇所	
番線締付(1箇所3.0m)	なまし鉄線 #12	(3. 0m+3. 0m) >	< 0. 042	0. 25	kg	0.042kg/m

水路接続工(2) 数量算出表(NO.2土留工部)

名 称	規格	算	式	1箇所 当り数		摘要
ポリエチレン製角型 U字溝	300型	0. 58+0. 86		1.44	m	10.5kg/m
ポリエチレン製角型U字溝 下向きエルボ 60°	300型			1	個	
加工手間				2	箇所	
番線締付(1箇所3.0m)	なまし鉄線 #12	$(3.0m+3.0m) \times 0.0$	42	0. 25	kg	0.042kg/m
<u></u> 稿鋼板	t=3.2mm	$(0.38 \times 1.56) \times$	26. 79	15. 88	kg	26.79kg/m2
締付ボルト	M10×40	3×2		6	本	

水路接続工(3) 数量算出表(NO3, 4, 5土留工部)

名 称	規格	算 式	1箇所 当り数量	摘要
ポリエチレン製角型 U字溝	300型	0.86	0.86 m	10.5kg/m
ポリエチレン製角型U字溝 下向きエルボ 60°	300型		1 個	
加工手間			1 箇列	Ī
番線締付(1箇所3.0m)	なまし鉄線 #12	$(3.0m+3.0m) \times 0.042$	0. 25 kg	0.042kg/m
縞鋼板	t=3.2mm	$(0.38 \times 0.98) \times 26.79$	9. 98 kg	26.79kg/m2
締付ボルト	M10×40	2×2	4 本	

集水桝工数量集計表

名 称	規格	1·3 号	2号	4号	5号	6·10 号	7・9 号	8号	11号	12号	13号	14号	15号	合 計	単位
集水桝	500型	2	1	1	1	2	2	1	1	1	1	1	1	15	基
コンクリート	18-8-25 W/C:60%以下	0.88	0.65	0. 67	0.61	0.80	0.86	0.37	0.43	0.43	0. 33	0.40	0.40	6.83	m3
基礎砕石	RC40-0	0. 24	0. 20	0. 20	0. 19	0. 24	0.24	0.12	0. 12	0. 12	0. 12	0. 12	0. 12	2.03	m3
内空体積		0. 25	0.28	0. 28	0.45	0. 23	0.25	0.23	0. 25	0.25	0. 20	0. 23	0.23		m3
															<u>. </u>

集水桝数量計算書

1・3号集水桝工(1基当たり)

コンクリート: 0.80 × 0.80 × 1.15-0.50 × 0.50 × 1.00-0.38 × 0.42 × 0.15 × 2-0.06² × 3.14 × 0.15

= 0.44 m3

基礎砕石: 0.90×0.90×0.15

= 0.12 m3

2号集水桝工(1基当たり)

コンクリート: 0.90 × 0.90 × 1.25-0.50 × 0.50 × 1.10-0.38 × 0.98 × 0.2-0.31 × 0.16 ÷ 2 × 0.38

= 0.65 m3

基礎砕石: 1.00×1.00×0.20

= 0.2 m3

4号集水桝工(1基当たり)

コンクリート: 0.90 × 0.90 × 1.25 – 0.50 × 0.50 × 1.10 – 0.38 × 0.42 × 0.2 – 0.44 × 0.44 × 0.2

= 0.67 m3

基礎砕石: 1.00×1.00×0.20

= 0.2 m3

5号集水桝工(1基当たり)

コンクリート: $1.30 \times 0.80 \times 1.05 - 1.00 \times 0.50 \times 0.90 - 0.44 \times 0.44 \times 0.15 - 0.21 \times 0.12 \div 2 \times 0.38$

= 0.61 m3

基礎砕石: 1.40×0.90×0.15

= 0.19 m3

6・10号集水桝工(1基当たり)

コンクリート: $0.80 \times 0.80 \times 1.05 - 0.50 \times 0.50 \times 0.90 - 0.38 \times 0.42 \times 0.15 \times 2 - 0.06^2 \times 3.14 \times 0.15$

= 0.40 m3

基礎砕石: 0.90×0.90×0.15

= 0.12 m3

7・9号集水桝工(1基当たり)

コンクリート: 0.8 × 0.8 × 1.15-0.50 × 0.50 × 1.00-0.38 × 0.88 × 0.15-0.21 × 0.12 ÷ 2 × 0.38

= 0.43 m3

基礎砕石: 0.90×0.90×0.15

= 0.12 m3

8号集水桝工(1基当たり)

コンクリート: 0.80×0.80×1.05-0.50×0.50×0.90-0.38×0.42×0.15×3-0.06²×3.14×0.15×2

= 0.37 m3

基礎砕石: 0.90×0.90×0.15

= 0.12 m3

11号集水桝工(1基当たり)

コンクリート: 0.80 × 0.80 × 1.15-0.50 × 0.50 × 1.00-0.38 × 0.42 × 0.15-0.44 × 0.44 × 0.15

= 0.43 m3

基礎砕石: 0.90×0.90×0.15

= 0.12 m3

12号集水桝工(1基当たり)

コンクリート: 0.80 × 0.80 × 1.15 – 0.50 × 0.50 × 1.00 – 0.38 × 0.42 × 0.15 – 0.44 × 0.44 × 0.15 – 0.6^2 × 3.14 × 0.15

= 0.43 m3

基礎砕石: 0.90×0.90×0.15

= 0.12 m3

13号集水桝工(1基当たり)

コンクリート: $0.80 \times 0.80 \times 0.95 - 0.50 \times 0.50 \times 0.80 - 0.38 \times 0.42 \times 0.15 \times 3 - 0.06^2 \times 3.14 \times 0.15 \times 2$

= 0.33 m3

基礎砕石: 0.90×0.90×0.15

= 0.12 m3

14号集水桝工(1基当たり)

コンクリート: 0.80×0.80×1.05-0.50×0.50×0.90-0.38×0.42×0.15×2-0.06²×3.14×0.15

= 0.40 m3

基礎砕石: 0.90×0.90×0.15

= 0.12 m3

15号集水桝工(1基当たり)

コンクリート: 0.80×0.80×1.05-0.50×0.50×0.90-0.38×0.42×0.15×2-0.06²×3.14×0.15×2

= 0.40 m³

基礎砕石: 0.90×0.90×0.15

= 0.12 m3

防竹シート数量算出表

防竹シート標準施工図 延長 L = 223.0m

10.0m当たり材料表

名 称	規格	単位	数量
防竹シート	2m × 25m t=1.4mm	巻	0. 42
たけガードアンカー	Ф 9mm × 400mm (45°)	本	30
たけガードテープ	W=100mm L=25m	巻	0. 07
たけガードテープ スリット	250枚入/パック 100mm×100mm	パック	0. 12
アタッチ	シリコーン系:333ml	本	0. 07
床掘	粘性土	m3	5. 0
埋戻し	W<1.0m, 発生土	m3	5. 0

名 称	規格	算 式	数量	摘要
防竹シート	2m $ imes 2$ 5m t=1.4mm	0. 42*223/10	9.4 巻	
たけガードアンカー	ϕ 9mm $ imes$ 400mm	30*223/10	669 本	
たけガードテープ	W=100mm L=25m	0. 07*223/10	1.6 巻	
たけガードテープ スリット	250枚/パック 100mm×100mm	0. 12*223/10	2.7 パック	
アタッチ	シリコーン系:333ml	0. 07*223/10	1.6 本	
基面整正		1. 0*223/10	22.3 m2	
床掘		5. 0*223/10	111.5 m3	
埋戻し	発生土	5. 0*223/10	111.5 m3	