

公 表 用

平 成 2 4 年 度

積 算 基 準 (步 掛 ・ 単 価)

平 成 2 4 年 4 月 2 日 以 降 適 用

長 崎 県 農 林 部 農 村 整 備 課

積算基準(単価・歩掛)の公表について

1. はじめに

長崎県農林部農村整備課が発注する農業農村整備工事のうち、農村整備課の独自調査により決定したものを公表するものである。

2. 内容

1) 単価

・単価については 平成24年度積算基準(単価・歩掛)長崎県土木部 公表用による。

<http://www.doboku.pref.nagasaki.jp/~kijun/#2>

・参考資料の条件『長期割引単価区分(賃料機械):あり』は『〇〇%割引済単価を適用』と同様の意味である。

・建設機械賃料 (平成24年度積算基準(単価・歩掛)長崎県土木部 公表用 より)

長期割引率及び賃料に含まれる料金

機 種	長期割引率	燃 料 費	オペレータ料金
トラッククレーン	20%割引済	含む	含む
ホイールクレーン(ラフテレーンクレーン)	〃	〃	〃
クローラクレーン	無し	別途計上	〃
トラクターショベル	35%割引済	〃	別途計上
ロードローラ	〃	〃	〃
タイヤローラ	〃	〃	〃
振動ローラ	〃	〃	〃
高所作業車	〃	〃	〃
空気圧縮機	〃	〃	〃
発動発電機	〃	〃	〃
水中ポンプ	〃	〃	〃
ミニバックホウ	〃	〃	〃
バックホウ	〃	〃	〃
トラック(クレーン装置付き)	〃	〃	〃
高所作業車(トラック架装リフト)	〃	〃	〃
ブルドーザ(普通)	〃	〃	〃
油圧ブレーカ	〃	〃	〃
不整地運搬車	〃	〃	〃

注1) 長期割引率等の内容については積算資料及び建設物価を参考。

2) 歩掛

長崎県 農林部 農村整備課の歩掛の大半は、国が制定した歩掛をそのまま準用しており、これらの歩掛は既に国において市販公表されている。よって、本書には当課が独自に制定した歩掛及び「市販公表用図書」の一覧を掲載している。

3. その他

1) 本書の内容に関する質問は原則として受け付けない。

2) 本書は、平成24年4月2日以降積算を行い発注する工事から適用する。

3) 地質、土質調査、測量、設計業務の委託において、業務実績の登録等に要する費用は業務管理費等に含まれている。

長崎県が使用している市販公表用図書一覧

歩 掛 名	発 行	連 絡 先
平成23年度 土地改良工事積算基準(土木工事) (施設機械) (調査・測量・設計) (機械経費)	農業農村整備 総合情報センター	〒103-0006 東京都中央区日本橋富沢町10番16号 MY ARK日本橋ビル2階 TEL (03)5695-7170
平成22年度 土地改良事業用地調査等 請負業務事務処理要領	土地改良測量設計 技術協会	〒105-0004 東京都港区新橋5-34-4 農業土木会館3階 TEL (03)3436-6800

4. 現場管理費率の改訂について

・ 現場管理費(率)について、平成24年4月より下記の表のとおり改訂する。

『平成23年度 土地改良工事積算基準(土木工事) 12ページ 改訂 』

別表2 現場管理費率

(1) - a

工種区分	対象金額	300万円を超え10億円以下		10億円を超えるもの
	適用区分	(2)の算定式により算出された率とする。 ただし、変数値は下記による。		下記の率とする。
	下記の率とする	a	b	
ほ場整備工事	<u>31.01%</u>	<u>73.0</u>	-0.0574	<u>22.22%</u>
農用地造成工事	<u>29.68%</u>	<u>46.5</u>	<u>-0.0301</u>	<u>24.92%</u>
農道工事	<u>23.24%</u>	<u>25.8</u>	<u>-0.0070</u>	<u>22.32%</u>
水路トンネル工事	<u>31.23%</u>	<u>61.2</u>	-0.0451	<u>24.04%</u>
水路工事	<u>26.47%</u>	<u>46.3</u>	<u>-0.0375</u>	<u>21.29%</u>
河川及び排水路工事	<u>30.00%</u>	<u>93.2</u>	<u>-0.0760</u>	<u>19.29%</u>
管水路工事	<u>26.73%</u>	<u>67.7</u>	-0.0623	<u>18.62%</u>
畑かん施設工事	<u>31.26%</u>	<u>133.8</u>	<u>-0.0975</u>	<u>17.74%</u>
コンクリート補修工事	<u>34.20%</u>	<u>154.0</u>	<u>-0.1009</u>	<u>19.03%</u>
その他土木工事(1)	<u>29.65%</u>	<u>53.6</u>	<u>-0.0397</u>	<u>23.54%</u>
その他土木工事(2)	<u>32.78%</u>	<u>81.9</u>	-0.0614	<u>22.94%</u>

積算基準

(1) - b

工種区分	対象金額	700万円を超え10億円以下		10億円を超えるもの
	適用区分	(2)の算定式により算出された率とする。 ただし、変数値は下記による。		下記の率とする。
	下記の率とする	a	b	
海岸工事	<u>24.58%</u>	<u>78.3</u>	-0.0735	<u>17.07%</u>

(1) - c

工種区分	対象金額	700万円を超え20億円以下		20億円を超えるもの
	適用区分	(2)の算定式により算出された率とする。 ただし、変数値は下記による。		下記の率とする。
	下記の率とする	a	b	
干拓工事	<u>23.09%</u>	<u>109.4</u>	<u>-0.0987</u>	<u>13.21%</u>

(1) - d

工種区分	対象金額	3億円を超え50億円以下		50億円を超えるもの
	適用区分	(2)の算定式により算出された率とする。 ただし、変数値は下記による。		下記の率とする。
	下記の率とする	a	b	
フィルダム工事	<u>31.70%</u>	<u>123.8</u>	-0.0698	<u>26.05%</u>
コンクリートダム工事	<u>21.73%</u>	<u>229.7</u>	-0.1208	<u>15.47%</u>

(2) 算定式は次によるものとする。

$$Y = a \cdot X^b$$

Y: 現場管理費率 (%) X: 対象金額 (単位: 円)

a、b: 変数値

(注) Yの値は小数点以下第3位を四捨五入して2位止めとする。

平成 2 4 年 度 4 月

公表用歩掛・単価目次

番号	工 種
1	ダンプトラック運搬(コン塊・アス塊)
2	バックホウ積込(コンクリート塊)
3	石積工(空・練積)
4	裏込工(ブロック積・ブロック張)
5	裏込工(石積・石張)
6	アンカー工(鋼材挿入工)
7	芝工(耳芝)
8	U型溝据付工(2種、4種)
9	管(函)渠型側溝[L=2000-φ600まで]
10	流量計(ウォルトマン型)設置
11	積上げボックスタイプ据付
12	ポリエチレン管布設
13	路盤工(下層・車道部)
14	ガードレール設置
15	ブルドーザ敷均(2次運土・客土)
16	法面ほ場整備整地工(ブルドーザ)
17	暗渠排水工(バックホウ掘削)
18	人力石礫除去工
19	保孔管挿入工(ガス管)
20	ガス管孔あけ加工

番号	工 種
21	保孔管設置
22	地すべり実態調査
23	地下水調査(携帯用触針式水位計)
24	パイプ歪計
25	孔内傾斜計
26	ボーリングマシン足場工
27	法止ブロック
28	カーブミラー設置
29	落口工人力布設
30	分水トラフ
31	(単価)ガードレール基本3色加算額
32	(単価)報告書作成用単価一覧表

1	名称	ダンプトラック運搬(コン塊・アス塊)		施工単位	m ³		
1. 適用範囲							
ダンプトラックによるコンクリート塊、アスファルト塊の運搬に適用する。							
2. 土質区分の選択							
表1							
土質区分		土質による補正係数(K)					
土砂		1.00					
コンクリート塊(無筋)		1.30					
コンクリート塊(有筋)		1.37					
アスファルト塊		1.30					
3. 機械損料算定表							
表2							
運搬機械区分(ton)		運転労務数量(人/日)		燃料消費量(L/日)		機械損料数量	
4.0		1		42		1.16	
2.0		1		25		1.17	
4-1. ダンプトラック4.0tonの運搬距離区分、積込機械区分及びDID通行区分の選択						表3.1	
運搬距離(4.0ton)		積込機械区分					
		DID区分					
		山0.80(平0.60)		山0.45(平0.35)			
		無し	有り	無し	有り		
0.2km以下		0.17	0.17	0.19	0.19		
1.0km以下		0.22	0.22	0.24	0.24		
1.5km以下		0.27	0.27	0.29	0.29		
2.0km以下		0.32	0.32	0.34	0.34		
2.5km以下		0.32	0.37	0.34	0.39		
3.0km以下		0.37	0.37	0.39	0.39		
3.5km以下		0.37	0.42	0.39	0.44		
4.0km以下		0.42	0.47	0.44	0.49		
4.5km以下		0.47	0.47	0.49	0.49		
5.0km以下		0.47	0.52	0.49	0.54		
5.5km以下		0.52	0.52	0.54	0.54		
6.0km以下		0.52	0.57	0.54	0.59		
7.0km以下		0.57	0.57	0.59	0.59		
7.5km以下		0.57	0.77	0.59	0.79		
9.0km以下		0.77	0.77	0.79	0.79		
10.0km以下		0.77	0.87	0.79	0.89		
12.0km以下		0.87	0.87	0.89	0.89		
13.0km以下		0.87	1.07	0.89	1.09		
17.0km以下		1.07	1.07	1.09	1.09		
19.0km以下		1.07	1.47	1.09	1.49		
27.0km以下		1.47	1.47	1.49	1.49		
35.0km以下		1.47	2.27	1.49	2.29		
60.0km以下		2.27	2.27	2.29	2.29		

1	名称	ダンプトラック運搬(コン塊・アス塊)	施工単位	m ³
---	----	--------------------	------	----------------

4-2. ダンプトラック2.0tonの運搬距離区分、積込機械区分及びDID通行区分の選択表3.2

運搬距離(2.0ton)	積込機械区分			
	DID区分			
	山0.80(平0.60)		山0.45(平0.35)	
	無し	有り	無し	有り
0.3km以下	0.33	0.33	0.39	0.39
1.0km以下	0.38	0.38	0.44	0.44
1.5km以下	0.48	0.48	0.54	0.54
2.5km以下	0.58	0.58	0.64	0.64
3.0km以下	0.68	0.68	0.74	0.74
3.5km以下	0.78	0.78	0.84	0.84
4.5km以下	0.88	0.88	0.94	0.94
5.0km以下	0.98	0.98	1.04	1.04
5.5km以下	0.98	1.18	1.04	1.24
6.5km以下	1.18	1.18	1.24	1.24
7.0km以下	1.18	1.38	1.24	1.44
8.0km以下	1.38	1.38	1.44	1.44
9.0km以下	1.38	1.68	1.44	1.74
11.0km以下	1.68	1.68	1.74	1.74
12.0km以下	1.68	2.18	1.74	2.24
15.0km以下	2.18	2.18	2.24	2.24
17.0km以下	2.18	2.88	2.24	2.94
24.0km以下	2.88	2.88	2.94	2.94
28.5km以下	2.88	4.38	2.94	4.44
60.0km以下	4.38	4.38	4.44	4.44

・上表は、土砂を10m³当たり運搬する日数である。

・運搬距離は片道であり、往路と復路が異なる時は、平均値とする。

5. 路面条件の選択 表4

路面条件
良好
普通
不良

・消耗部品(タイヤ)の適用条件は、下記による。

良好： 舗装道その他これに準ずる良好な搬路における運行が主な場合。

普通： 路面がよく維持されている砂利道又はこれに準ずる搬路における運行が主な場合。

不良： 破碎岩の混入する搬路又は、河床路上等における運行が主でタイヤの損耗が著しいと認められる場合。

能力算定式

1. 1日当たり作業量(QD)は次の算定式によって求める。 (m³/日)

$$QD = \frac{1.0}{\text{表3.1又は表3.2(10m}^3\text{当たりダンプトラック運搬日数)}} \times 10 \times \frac{1.0}{\text{表1(土質による補正係数(K))}}$$

1	名称	ダンプトラック運搬(コン塊・アス塊)		施工単位	m ³
施工単価構成内訳					10m3当たり算出
	名称	規格	数量	単位	備考
(1)	ダンプトラック	表2	表1*表2*(表3.1または表3.2)	供用日	
(2)	消耗部品費	タイヤ	表1*表2*(表3.1または表3.2)	供用日	
(3)	軽油		表1*表2*(表3.1または表3.2)	L	
(4)	運転手(一般)		表1*表2*(表3.1または表3.2)	人	
(5)	合計				Σ(1)~(4)
(6)	単価		1.0	m3	(5)/10.0
(7)	1日当たり作業量			m3	QD

2	名称	バックホウ積込(コンクリート塊)		施工単位	m ³
1. 適用範囲					
バックホウによるコンクリート塊(破碎後)を運搬機械(ダンプトラック10t以外)へ積込作業を行う場合に適用する。					
2. 作業区分、規格区分、運転手の選択				表1	
作業区分		規格区分	1日当り施工量QD(m ³)		
コンクリート塊の積込	山積0.45m ³ (平0.35m ³)		130		
	山積0.80m ³ (平0.60m ³)		260		
3. 排出ガス対策区分及び機械損料の選択				表2	
作業区分		規格区分	排出ガス区分	燃料消費量(L/日)	機械損料数量
コンクリート塊の積込	山積0.45m ³ (平0.35m ³)		排対型(1次)	58	1.38
	山積0.80m ³ (平0.60m ³)		排対型(2次)	108	1.46
4. 補助労務					
・コンクリート塊の集積、積込の補助として普通作業員(0.4人/10.0m ³)を含む。					
施工単価構成内訳				QDm ³ 当り算出	
名称		規格	数量	単位	備考
(1)	バックホウ	表1	表2	日	
(2)	軽油	パトロール給油	表2	L	
(3)	運転手(特殊)		1	人	
(4)	普通作業員		0.4/10*表1	人	
(5)	合計				Σ(1)～(4)
(6)	単価		1.0	m ³	(5)／QD
(7)	1時間当り作業量				QD

3	名称	石積工(空・練積)			施工単位	m ²	
1. 適用範囲							
玉石又は雑割石を用い、法勾配が1割より急な石積(空・練積)に適用する。							
2. 石積材料区分の選択					表1		
積区分	石積材料区分	標準個数(個)	胴込材(m ³)	胴込コンクリート(m ³)			
空積	玉石(25cm)	350	0.83	—			
	玉石(30cm)	230	1.00	—			
	玉石(35cm)	160	1.17	—			
	雑割石(30cm)	160	1.50	—			
	雑割石(35cm)	120	1.75	—			
	雑割石(45cm)	100	2.25	—			
練積	玉石(25cm)	350	—	0.83			
	玉石(30cm)	230	—	1.00			
	玉石(35cm)	160	—	1.17			
	雑割石(30cm)	160	—	1.50			
	雑割石(35cm)	120	—	1.75			
	雑割石(45cm)	100	—	2.25			
3. 労務区分の選択					表2		
積区分	石積材料区分	世話役	石工	普通作業員	積込手間 普通作業員	特殊作業員	胴込手間 普通作業員
空積	玉石(25cm)	0.2	0.63	1.38	—	—	—
	玉石(30cm)	0.2	0.63	1.41	—	—	—
	玉石(35cm)	0.2	0.63	1.44	—	—	—
	雑割石(30cm)	0.2	1.32	2.48	—	—	—
	雑割石(35cm)	0.2	1.32	2.52	—	—	—
	雑割石(45cm)	0.2	1.32	2.62	—	—	—
練積	玉石(25cm)	0.2	0.63	—	1.22	0.15	0.30
	玉石(30cm)	0.2	0.63	—	1.22	0.18	0.36
	玉石(35cm)	0.2	0.63	—	1.22	0.21	0.42
	雑割石(30cm)	0.2	1.32	—	2.19	0.27	0.54
	雑割石(35cm)	0.2	1.32	—	2.19	0.32	0.63
	雑割石(45cm)	0.2	1.32	—	2.19	0.41	0.81
・ 積石の積み手間、胴込材の仕立手間、抜型枠(練積のみ)の設置取り外し及び積み立てに伴う材料の移動手間を含む。							
4. 裏込コンクリートによる選択					表3		
コンクリート厚	特殊作業員(打設手間)		普通作業員(打設手間)		コンクリート数量		
0	—		—		—		
10	0.18		0.36		1.0		
15	0.27		0.54		1.5		
20	0.36		0.72		2.0		

3	名称	石積工(空・練積)			施工単位	m ²
5. 水抜管数量					表4	
石積材料区分 (控長)		裏込コンクリート厚				
		0	10	15	20	
玉石(25cm)		0.25	0.33	0.38	0.42	
玉石(30cm)		0.29	0.38	0.42	0.46	
玉石(35cm)		0.33	0.42	0.46	0.50	
雑割石(30cm)		0.29	0.38	0.42	0.46	
雑割石(35cm)		0.33	0.42	0.46	0.50	
雑割石(45cm)		0.42	0.50	0.54	0.58	
施工単価構成内訳					10m ² 当り算出	
名称		規格	数量	単位	備考	
(1)	積石材		表1	個		
(2)	胴込栗石	栗石(5～15cm)	表1*(1+0.14)	m ³	空積	
(2)	胴込生コンクリート	18-40-8	表1*(1+0.19)	m ³	練積	
(3)	裏込コンクリート	18-40-8	表3*(1+0.19)	m ³	練積	
(4)	硬質塩化ビニール管	VUφ40	表4	本	練積(水抜きパイプ)	
(5)	世話役		表2	人		
(6)	石工		表2	人		
(7)	普通作業員		表2	人	空積	
(8)	普通作業員	積手間	表2	人	練積	
(9)	特殊作業員	胴込手間	表2	人	練積	
(10)	普通作業員	胴込手間	表2	人	練積	
(11)	雑品	20%	0.2		練積(9)+(10)	
(12)	特殊作業員	裏込コン手間	表3	人	練積	
(13)	普通作業員	裏込コン手間	表3	人	練積	
(14)	雑品(裏込コンクリート)	1%	0.01		練積(12)+(13)	
(15)	合計				Σ(1)～(14)	
(16)	単価		1.0	m ²	(15)／10	
(17)	1日当り作業量			m ²	QD	
・雑品(練積のみ)とは、パイプレーター、手車、抜き型枠の経費及びその他材料の費用である。						
1日当り作業量						
空積の時 QD=10m ² ／石工歩掛(人)×ΣH/8 (m ² ／日)						
練積の時 QD=10m ² ／(石工歩掛(人)+特殊作業員歩掛(人))×ΣH/8 (m ² ／日)						
ΣH=P+GR1						
P:基本給対象時間内の作業時間						
GR1:超勤割増対象作業時間						

4	名称	裏込工(ブロック積、ブロック張)	施工単位	m ³
1. 適用範囲 ブロック積み・ブロック張りに裏込工を施工する場合に適用する。				
2. 裏込材料区分 表1				
材料区分	裏込材区分	裏込材数量	充填材数量	
新材	栗石	11.4	2.3	
	クラッシャーラン	11.1	—	
再生材	栗石	11.4	2.3	
	クラッシャーラン	11.1	—	
・再生材の栗石とは、間隙充填材(再生クラッシャーラン)のみが再生材である。				
3. 施工区分の選択 表2				
施工区分	世話役	普通作業員	雑品	
ブロック積	0.5	1.4	7.0	
ブロック張	0.4	0.8	8.0	
4. 潮待区分の選択 表3				
潮待区分				
1.00				
1.10				
1.20				
1.30				
施工単価構成内訳 10m³当り算出				
名称	規格	数量	単位	備考
(1) 土木一般世話役		表2×表3	人	
(2) 普通作業員		表2×表3	人	
(3) 雑品		表2/100		Σ(1)～(2)
(4) 裏込材		表1	m ³	
(5) 間隙充填材	裏込材が栗石の時	表1	m ³	
(6) 合計				Σ(1)～(5)
(7) 単価		1.0	m ³	(6)／10
(8) 1日当たり作業量		QD	m ³	QD
・雑品とは、つき固め機械の損料及び油脂類等の費用であり、労務費の合計額に乗じた金額とする。				
1日当たり作業量				
QD=10m ³ ／普通作業員歩掛(人)×ΣH/8 (m ³ ／日・人)				
ΣH=P+GR1				
P:基本給対象作業時間内の作業時間				
GR1:超勤割増対象作業時間				

5	名称	裏込工(石積・石張)		施工単位	m ³
1. 適用範囲					
石積み・石張りに裏込工を施工する場合に適用する。					
2. 裏込材料区分 表1					
材料区分	裏込材区分	裏込材数量	充填材数量		
新材	栗石	11.4	2.3		
	クラッシャーラン	12.0	—		
	生コンクリート	11.9	—		
再生材	栗石	11.4	2.3		
	クラッシャーラン	12.0	—		
・再生材の栗石とは、間隙充填材(再生クラッシャーラン)のみが再生材である。					
3. 施工区分の選択(普通作業員)(10m ³ 当たり) 表2					
施工区分	裏込材区分				
	栗石	クラッシャーラン	生コンクリート		
石積み	1.9	1.9	3.6		
石張り	1.0	1.0	—		
4. 雑品 表3					
施工区分		数量			
石積み		3.0			
石張り		4.0			
5. 潮待区分の選択 表4					
潮待区分					
1.00					
1.10					
1.20					
1.30					
施工単価構成内訳 10m³当り算出					
名称		」	数量	単位	備考
(1)	裏込材		表1	m ³	
(2)	間隙充填材		表1	m ³	裏込材が栗石の時
(3)	特殊作業員		1.8 * 表4	人	石積みで裏込材が生コンの時
(4)	普通作業員		表2 * 表4	人	
(5)	雑品①	裏込材が生コン以外の時	表3 / 100		Σ (3) ~ (4)
(6)	雑品②	裏込材が生コンの時	0.01		Σ (3) ~ (4)
(7)	合計				Σ (1) ~ (6)
(8)	単価		1.0	m ³	(7) / 10
(9)	1日当たり作業量		QD	m ³	QD
・ 雑品①とは、投入、突固め機械の損料及び油脂類等の費用であり、労務費の合計額に乗じた金額とする。					
・ 雑品②とは、生コンクリートの雑材料費のみである。					
・ 裏込材の生コンクリートは、石積の場合を対象とする。					
1日当たり作業量					
QD = 10m ³ / 普通作業員歩掛(人) × Σ H / 8 (m ³ / 日・人)					
Σ H = P + GR1					
P: 基本給対象作業時間内の作業時間					
GR1: 超勤割増対象作業時間					

6	名称	アンカー工(鋼材挿入工)			施工単位	本
1. 適用範囲						
土地改良工事積算基準(土木工事)アンカー工が適用できない場合で、PC鋼より線をすべて工場で組立・加工した場合に適用する。						
2. 防食区分・延長補正の選択					表1	
摘要区分	延長補正	世話役	特殊作業員	普通作業員		
二重防食	10m以内	0.30	0.30	0.60		
	10～20m以下	0.43	0.43	0.86		
	20mを超える	0.54	0.54	1.08		
簡易防食	10m以内	0.20	0.20	0.40		
	10～20m以下	0.33	0.33	0.66		
	20mを超える	0.44	0.44	0.88		
(注) 1. 二重防食とは、腐食防護が二重になされたものをいい、簡易防食とは、腐食防護が二重になされていない簡易なものをいう。						
2. 本歩掛は、現場内小運搬を含む。						
3. 組立・加工については別途考慮すること。						
施工単価構成内訳					10本当り算出	
名称		規格	数量	単位	備考	
(1)	世話役		表1	人		
(2)	特殊作業員		表1	人		
(3)	普通作業員		表1	人		
(4)	合計				Σ(1)～(3)	
(5)	単価		1.0	本	(4)／10	

7	名称	芝工(耳芝)		施工単位	m
1. 適用範囲					
人工芝を使用して盛土法面等に耳芝のみを植付ける場合に適用する。					
施工単価構成内訳				10m当たり算出	
	名称	規格	数量	単位	備考
(1)	人工芝(耳芝)	7cm	10.2	m	
(2)	普通作業員		0.03	人	
(3)	合計				Σ(1)~(2)
(4)	単価		1.0	m	(3)／10
(5)	1日当り作業量			m	QD
1日当たり作業量					
QD=1／普通作業員歩掛(人)×10×ΣH/8 (m/日)					
ΣH=P+GR1					
P:基本給対象作業時間内の作業時間					
GR1:超勤割増対象作業時間					

8	名称	[U形溝据付工(2種、4種)]	施工単位	m
1. 適用範囲 市場単価方式による、製品の長さが1.0m又は2.0mの鉄筋コンクリートU形水路(2種、4種)の据付(基礎碎石＋敷モルタルまたは敷砂＋据付)または撤去に適用する。 施工単価構成内訳 建設物価土木コスト情報による。				

9	名称	管(函)渠型側溝[L=2000ーφ600まで]				施工単位	m
1. 適用範囲							
管(函)渠型側溝(製品延長2000mm、内径又は内空幅200mm以上～600mm以下)の据付作業に適用する。							
2. 労務数量(人)、雑品率(%）、雑工種率(%）及び運転時間(時間)の選定							表1
据付歩掛の選択	基礎碎石区分	世話役(人)	特殊作業員(人)	普通作業員(人)	BH運転時間(時間)	基礎碎石率(%)	諸雑費率(%)
200mm以上 400mm以下	基礎碎石あり	0.3	0.2	0.6	1.9	21	17
	基礎碎石なし	0.3	0.2	0.6	1.9	－	17
400mmを超え 600mm以下	基礎碎石あり	0.6	0.4	1.2	1.9	14	15
	基礎碎石なし	0.6	0.4	1.2	1.9	－	15
・歩掛りは、移動距離30m程度までの現場内小運搬を含む。							
施工単価構成内訳					10m当り算出		
名称		規格	数量	単位	備考		
(1)	管(函)渠型側溝	L=2000mm	5	本			
(2)	世話役		表1	人			
(3)	特殊作業員		表1	人			
(4)	普通作業員		表1	人			
(5)	バックホウ	クレーン機能付き 山積0.45m3 吊能力2.9t	表1	時間	排対型(1次)		
(6)	運転手(特殊)		0.16*表1	人			
(7)	軽油	パトロール給油	11*表1	L			
(8)	雑品(基礎碎石)		表1/100		基礎ありの場合		
(9)	諸雑費		表1/100				
(10)	合計				Σ(1)～(9)		
(11)	単価		1	m	(9)/10.0		
(12)	1日当たり作業量		QD	m	QD		
・ 雑品(基礎碎石)及び諸雑費とは、下記の費用であり、労務及び機械経費の合計額に乗じた金額とする。							
[基礎碎石費]							
敷設・転圧労務、材料投入・締固め機械運転経費、碎石等材料費							
[諸雑費]							
コンクリートカット運転経費、目地モルタル、敷きモルタル、管(函)渠型側溝損失分の経費、カットブレードの損耗費							
1日当たり作業量							
T:バックホウ(クレーン機能付)の1日当たり運転時間(6.3hr)							
QD＝10m／表1(バックホウ運転時間(hr))×T							

10	名 称	流量計(ウォルトマン型)設置	施 工 単 位	個	
1. 適用範囲 流量計(ウォルトマン型)の人力据付に適用する。					
2. 流量計設置(10個当たり)			表 1		
口径区分	世話役	特殊作業員	普通作業員		
3/8(12A)	0.1	0.3	0.2		
1/2(15A)	0.2	0.4	0.3		
3/4(20A)	0.2	0.4	0.3		
1(25A)	0.2	0.5	0.3		
1 1/4(32A)	0.3	0.6	0.4		
1 1/2(40A)	0.3	0.7	0.5		
2(50A)	0.4	0.8	0.5		
取付等に伴う材料の移動手間を含む。					
施工単価構成内訳			10個当たり算出		
名 称		規 格	数 量	単 位	備 考
(1)	流量計		10	基	
(2)	世話役		表 1	人	
(3)	特殊作業員		表 1	人	
(4)	普通作業員		表 1	人	
(5)	合計				Σ (1) ~ (4)
(6)	単価		1.0	個	Σ (5) / 10.0
(7)	1日当たり作業量		1.0	個	QD
1日当たり作業量					
P : 基本給対象時間以内の作業時間					
GR1 : 超勤割増対象作業時間					
Σ H = P + GR1					
QD = 10個 ÷ 表2(特殊作業員(人)) × Σ H / 8 (個/日)					

11	名 称	積上げボックスタイプ据付	施工単位	箇所	
1. 適用範囲 積上げボックスタイプ(空気弁用、流量計用、制水弁用)の据付に適用する。					
施工単価構成内訳					
1箇所当たり算出					
名称		規格	数量	単位	備考
(1)	世話役		0.13×重量	人	
(2)	特殊作業員		0.13×重量	人	
(3)	普通作業員		0.25×重量	人	
(4)	合計				Σ(1)～(3)
(5)	単価		1.0	箇所	Σ(4)
重量とは1組合計重量(t)					

12	名 称	ポリエチレン管布設	施工単位	m
----	-----	-----------	------	---

1. 適用範囲

φ75～φ600mmのポリエチレン管の布設に適用する。

2. 100m当たり布設数量

表1

管種別		直 管		波状管及び網状管		
呼び径(mm)		75～150	200～400	75～150	200～400	450～600
名称	単位					
世話役	人	0.3	0.6	0.2	0.3	0.5
普通作業員	//	0.9	1.8	0.5	0.8	1.5
排水管	m	101				
継手材料費率	%	-		2	12	

1. 歩掛は、運搬距離100m程度までの小運搬を含むものであり、床掘、埋戻し残土処理は含まない。
2. 管の切断ロスを含む
3. 継手材料費は継手接合の場合であり、継手を必要としない場合は計上しない。

施工単価構成内訳

100m当たり算出

名称		規格	数量	単位	備考
(1)	世話役		表1	人	
(2)	普通作業員		表1	人	
(3)	排水管		101	m	
(4)	継手材料費率		表1/100		
(5)	合計				Σ(1)～(4)
(6)	単価		1	m	(5)/100

13	名 称	路盤工(下層・車道部)	施工単位	m ²
----	-----	-------------	------	----------------

1. 適用範囲

車道部のアスファルト舗装等で、仕上げ厚40cm以下(一層の仕上がり厚さが20cm以下)の一般道路の下層路盤又は、凍上抑制層に適用する。

仕上げ層数の選択 表1

仕上げ層数
1.00
2.00

施工単価構成内訳

1日(1110m²)当たり算出

名	称	規 格	数 量	単 位	備 考
(1)	路盤材		1110*路盤厚/100*1.27	m ³	
(2)	普通作業員		0.24*1110/100*表1	人	
(3)	モータグレーダ	3.1m級	1.45*表1	供用日	敷均し作業
(4)	軽油		54*表1	L	敷均し作業
(5)	特殊運転手		1.0*表1	人	敷均し作業
(6)	ロードローラ	マカダム10～12ton	1.47*表1	供用日	締固め作業 排対型(1次)
(7)	軽油		30*表1	L	締固め作業
(8)	特殊運転手		1.0*表1	人	締固め作業
(9)	タイヤローラ	8～20ton	1.49*表1	供用日	締固め作業 排対型(1次)
(10)	軽油		36*表1	L	締固め作業
(11)	特殊運転手		1.0*表1	人	締固め作業
(12)	雑品	9%	0.09		Σ(2)～(11)
(13)	合計				Σ(1)～(12)
(14)	単価		1.0	m ²	(13)/1110.0
(15)	1日当たり作業量			m ²	QD

路盤厚は路盤の仕上り厚をcm単位とする。

1. 下層路盤材を敷均し、締固めると共に散水する一連の作業である。
2. 雑品は、散水に要する費用である。

14	名 称	ガードレール設置			施工単位	m
1. 適用範囲						
市場単価方式による、ガードレールの設置に適用する。						
施工単価構成内訳				1m当たり算出		
	名称	規格	数量	単位	備考	
(1)	ガードレール設置工		1.0	m	市場単価方式	
(2)	曲げ支柱(加算額)		1.0	m	曲げ支柱の場合 市場単価方式	
(3)	基本3色(加算額)		1.0	m	基本3色の場合	
(4)	合計				Σ(1)～(3)	
(5)	単価		1.0	m	Σ(4)	

15	名称	ブルドーザ敷均(二次運土・客土)		施工単位	m ³
1. 適用範囲					
ブルドーザによるほ場整備工事のうち、二次運土及び客土の敷均し作業に適用する。					
2. 適用機種、規格の選択					表1
機種の選択		運転労務	労務数量(人/日)	燃料消費量(L/日)	機械損料数量
普通ブル 15t		運転手(特殊)	1	113	1.55
普通ブル 21t		運転手(特殊)	1	165	1.55
湿地ブル 16t		運転手(特殊)	1	122	1.64
3. 現場条件の選択					
機種の選択		作業条件(m ³ /日)			
		標準	障害あり		
普通ブル 15t		690	350		
普通ブル 21t		980	570		
湿地ブル 16t		560	350		
作業条件は下記による。					
標準: 作業現場が広く、かつ作業妨害が少ない場合。					
障害あり: 作業現場が狭く、かつ作業妨害が多い場合。					
施工単価構成内訳					1日(m3)当り算出
名称		規格	数量	単位	備考
(1)	ブルドーザ	表1	表1	供用日	排対型(1次)
(2)	軽油	ハトロール給油	表1	L	
(3)	運転手(特殊)		表1	人	
(4)	合計				Σ(1)~(3)
(5)	単価		1.0	m ³	(4)／QD
(6)	1日当り作業量			m ³	QD

16	名称	畑面ほ場整備整地工(ブルドーザ)		施工単位	ha
1. 適用範囲					
現況地形の平均勾配が1/10を超える急傾斜地の場合のほ場整備工事にあつて、基盤造成が完了した後に行う、均平度±50mmの基盤整地作業及び表土整地作業に適用する。					
2. 適用機種				(ha/hr)	表1
造成土量		機種	運転1時間当たり標準作業量(So)		
1,000m3未満		湿地ブルドーザ13t級	0.175		
1,000～15,000m3未満		普通ブルドーザ15t級	0.169		
15,000～30,000m3未満		湿地ブルドーザ16t級	0.177		
3. 作業効率(E)				表2	
作業条件		基盤整地	表土整地		
良好		0.90	0.60		
普通		0.70	0.45		
不良		0.50	0.30		
作業条件は良好を標準とする。					
4. 整地作業の運転1時間当たり作業量(A)					
A=So×E (ha/hr)					
A: 運転1時間当たり作業量(ha／hr) (小数点以下3位四捨五入2位止め)					
So: 運転1時間当たり標準作業量(ha/hr) (表1)					
E: 作業効率(表2) (表2)					
5. 労務歩掛(人／ha)				表3	
作業内容		世話役	普通作業員		
基盤整地		0.1	3.5		
表土整地		0.3	3.5		
施工単価構成内訳				1時間(Aha) 当たり算出	
名称		規格	数量	単位	備考
(1)	ブルドーザ	表1	1.0	時間	排対型(1次)
(2)	軽油		NH	L	
(3)	運転手(特殊)		YX4	人	
(4)	世話役		0.1*A	人	基盤整地の時
(4)	世話役		0.3*A	人	表土整地の時
(5)	普通作業員	補助労務	3.5*A	人	
(6)	合計				Σ(1)～(5)
(7)	単価		1.0	ha	(6)/A
(8)	1日当たり作業量			ha	QD
NH＝機関出力×運転1時間当たり燃料消費率					
YX4＝1/1日当たり運転時間 ※ブル1日当たり運転時間＝(3)欄/(4)欄					

17	名称	暗渠排水工(バックホウ掘削)	施工単位	m
----	----	----------------	------	---

1. 適用範囲

ほ場整備工事おける、水田及び畑地の暗渠排水工の施工(バックホウによる掘削)に適用する。

1日当たりの施工量(m)

表1

平均掘削深	1日当たり施工量(m/日)
0.3	567
0.4	535
0.5	503
0.6	471
0.7	439
0.8	407
0.9	375
1.0	343
1.1	311
1.2	279
1.3	247

施工単価構成内訳

1日(QDm)当たり算出

名	称	規	格	数	量	単	位	備	考
(1)	バックホウ	山0.28m3(平0.20m3)		1.5		供用日		排対型(1次)	
(2)	軽油			41		L			
(3)	特殊運転手			1.0		人			
(4)	合計							Σ(1)~(3)	
(5)	単価			1.0		m		(4)/QD	
(6)	1日当たり作業量					m		QD	

1. 1日当たり作業量(QD)は次の算定式によって求める。

$$QD = \text{表1(1日当たり施工量)}(m/\text{日})$$

18	名称	人力石礫除去工	施工単位	ha																																																																						
1. 適用範囲																																																																										
ほ場面又は、造成面に露出している5cmから35cm程度の石礫を人力で採取し、不整地運搬車に積込み、集積場まで運搬し、卸す一連の作業に適用する。																																																																										
能力算定式																																																																										
1日当たり作業量(QD)																																																																										
$QD = \frac{1}{\text{普通作業員(表1)}} \div 10$																																																																										
10a当たり除去量の選択			表1																																																																							
<table><tr><th rowspan="2">10a当たり除去量 (m3／10a未満)</th><th colspan="2">10a当たり数量</th></tr><tr><th>普通作業員(人)</th><th>運転日数(T1)</th></tr><tr><td>0.5未満</td><td>0.56</td><td>0.12</td></tr><tr><td>0.5～1</td><td>0.78</td><td>0.13</td></tr><tr><td>1～2</td><td>1.21</td><td>0.15</td></tr><tr><td>2～3</td><td>1.65</td><td>0.18</td></tr><tr><td>3～4</td><td>2.08</td><td>0.20</td></tr><tr><td>4～8</td><td>3.82</td><td>0.30</td></tr><tr><td>8～12</td><td>5.56</td><td>0.39</td></tr><tr><td>12～16</td><td>7.30</td><td>0.49</td></tr><tr><td>16～20</td><td>9.04</td><td>0.59</td></tr><tr><td>20～24</td><td>10.80</td><td>0.68</td></tr><tr><td>24～28</td><td>12.50</td><td>0.78</td></tr></table>					10a当たり除去量 (m3／10a未満)	10a当たり数量		普通作業員(人)	運転日数(T1)	0.5未満	0.56	0.12	0.5～1	0.78	0.13	1～2	1.21	0.15	2～3	1.65	0.18	3～4	2.08	0.20	4～8	3.82	0.30	8～12	5.56	0.39	12～16	7.30	0.49	16～20	9.04	0.59	20～24	10.80	0.68	24～28	12.50	0.78																																
10a当たり除去量 (m3／10a未満)	10a当たり数量																																																																									
	普通作業員(人)	運転日数(T1)																																																																								
0.5未満	0.56	0.12																																																																								
0.5～1	0.78	0.13																																																																								
1～2	1.21	0.15																																																																								
2～3	1.65	0.18																																																																								
3～4	2.08	0.20																																																																								
4～8	3.82	0.30																																																																								
8～12	5.56	0.39																																																																								
12～16	7.30	0.49																																																																								
16～20	9.04	0.59																																																																								
20～24	10.80	0.68																																																																								
24～28	12.50	0.78																																																																								
・不整地運搬車クローラ型油圧ダンプ式の1日当たり運転時間(T)＝6.9時間																																																																										
施工単価構成内訳			10a当たり算出																																																																							
<table><tr><th>名</th><th>称</th><th>規</th><th>格</th><th>数</th><th>量</th><th>単</th><th>位</th><th>備</th><th>考</th></tr><tr><td>(1)</td><td>不整地運搬車</td><td rowspan="7">クローラ型油圧ダンプ式2.0t 不整地運搬車運転</td><td></td><td>表1</td><td></td><td>日</td><td></td><td rowspan="5">排対型(1次)</td><td></td></tr><tr><td>(2)</td><td>軽油</td><td></td><td>9.0*表1</td><td></td><td>L</td><td></td><td></td></tr><tr><td>(3)</td><td>特殊運転手</td><td></td><td>表1</td><td></td><td>人</td><td></td><td></td></tr><tr><td>(4)</td><td>普通作業員</td><td></td><td>表1</td><td></td><td>人</td><td></td><td></td></tr><tr><td>(5)</td><td>合計</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>Σ(1)～(4)</td></tr><tr><td>(6)</td><td>単価</td><td></td><td></td><td>1.0</td><td></td><td>ha</td><td></td><td>(5)*10</td></tr><tr><td>(7)</td><td>1日当たり作業量</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>ha</td><td></td><td>QD</td></tr></table>					名	称	規	格	数	量	単	位	備	考	(1)	不整地運搬車	クローラ型油圧ダンプ式2.0t 不整地運搬車運転		表1		日		排対型(1次)		(2)	軽油		9.0*表1		L			(3)	特殊運転手		表1		人			(4)	普通作業員		表1		人			(5)	合計						Σ(1)～(4)	(6)	単価			1.0		ha		(5)*10	(7)	1日当たり作業量					ha		QD
名	称	規	格	数	量	単	位	備	考																																																																	
(1)	不整地運搬車	クローラ型油圧ダンプ式2.0t 不整地運搬車運転		表1		日		排対型(1次)																																																																		
(2)	軽油			9.0*表1		L																																																																				
(3)	特殊運転手			表1		人																																																																				
(4)	普通作業員			表1		人																																																																				
(5)	合計								Σ(1)～(4)																																																																	
(6)	単価				1.0		ha		(5)*10																																																																	
(7)	1日当たり作業量						ha		QD																																																																	
・運搬距離は100m程度までとする。																																																																										
・集積場での卸しは油圧ダンプによる。																																																																										

19	名称	保孔管挿入工(ガス管)			施工単位	m
----	----	-------------	--	--	------	---

1. 適用範囲

地すべり工事の地表水抜ボーリング並びに集水井内水抜ボーリングでの保孔管(ガス管)の設置に適用する。

2. 設置区分の選択 表1

設置区分	世話役	特殊作業員	普通作業員	ボーリングマシン運転日数
地表設置	0.22	0.66	0.44	0.41
集水井内設置	0.31	1.14	0.57	0.48

3. 配管工(切断及びネジ加工) 表2

ガス管種	設置区分			
	地表設置		集水位内設置	
	配管工(切断)	配管工(ネジ加工)	配管工(切断)	配管工(ネジ加工)
40A	—	0.94	0.08	1.89
80A	—	1.78	0.14	3.55
90A	—	2.00	0.18	4.00

施工単価構成内訳 44.000m当たり算出

名	称	規	格	数	量	単	位	備	考
(1)	ガス管	表2		8.000		本		40A・80Aの時	
(1)	ガス管	90A		5.5m*8.0本		m			
(2)	配管工(切断)			表2		人			
(3)	配管工(ネジ加工)			表2		人			
(4)	世話役			表1		人			
(5)	特殊作業員			表1		人			
(6)	普通作業員			表1		人			
(7)	ボーリングマシン	5.5kw級		表1		日		発電・電力の場合	
(7)	ボーリングマシン	5.5kw級		表1		日		内燃機関の場合	
(8)	発動発電機	排対型45KVA		1.09*表1		日		発電(排対型)の場合	
(9)	電力料			2.500*6.4*表1		KWH		電力使用の場合	
(9)	軽油			7.100*6.4*表1		L		発動発電機の場合	
(9)	軽油			0.88*6.4*表1		L		内燃機関の場合	
(10)	合計							Σ(1)~(9)	
(11)	単価			1.0		m		(10)/44.0	

- ・ 集水井内での保孔管挿入については、定尺5.5m管を二つ切りにして使用するものとする。
- ・ ガス管切断及びネジ加工を含む。

20

名称

ガス管孔あけ加工

施工単位

m

1. 適用範囲

ガス管のパイプストレーナー加工に適用する。

2. ガス管種の選択

表1

ガス管種	配管工
40A	0.96
80A	1.28
90A	1.40

・1m当たりの孔数を40孔とする。

施工単価構成内訳

10.000m当たり算出

名	称	規	格	数	量	単	位	備	考
(1)	配管工			表1		人			
(2)	合計							Σ(1)	
(3)	単価			1.0		m		(2)/10.0	
(4)	1日当たり作業量					m		QD	

21	名称	保孔管設置	施工単位	m					
1. 適用範囲 調査ボーリングのパイプ(VP40mm)挿入に適用する。有孔管の場合は穴あけ加工手間を含んでいる。									
2. 各種数量の選択									
表1									
適用区分		普通作業員							
無孔管		0.30							
有効管		1.18							
施工単価構成内訳									
20.000m当たり算出									
名	称	規	格	数	量	単	位	備	考
(1)	普通作業員			表1		人			
(2)	合計							(1)	
(3)	単価			1.0		m		(2)/20.0	
(4)	1日当たり作業量							QD	

22	名称	地すべり実態調査			施工単位	ha																																																																																																				
1. 適用範囲 地すべり地の現地踏査に適用する。 2. 面積による補正率の選択 表1 <table border="1"> <tr> <th>調査必要面積</th> <th>補正率</th> </tr> <tr> <td>10ha未満</td> <td>1.0</td> </tr> <tr> <td>10～30ha未満</td> <td>0.9</td> </tr> <tr> <td>30～50ha未満</td> <td>0.8</td> </tr> <tr> <td>50～100ha未満</td> <td>0.7</td> </tr> </table> ・調査必要面積のみ調査することとし、面積による補正率を選択する。 施工単価構成内訳 10.000ha当たり算出 <table border="1"> <thead> <tr> <th>名</th> <th>称</th> <th>規</th> <th>格</th> <th>数</th> <th>量</th> <th>単</th> <th>位</th> <th>備</th> <th>考</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>(1)</td> <td>設計用技師(B)</td> <td></td> <td>内業</td> <td>0.6*表1</td> <td></td> <td>人</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>(2)</td> <td>設計用技師(B)</td> <td></td> <td>外業</td> <td>0.6*表1</td> <td></td> <td>人</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>(3)</td> <td>設計用技師(C)</td> <td></td> <td>内業</td> <td>0.6*表1</td> <td></td> <td>人</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>(4)</td> <td>設計用技師(C)</td> <td></td> <td>外業</td> <td>0.6*表1</td> <td></td> <td>人</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>(5)</td> <td>普通作業員</td> <td></td> <td></td> <td>1.2*表1</td> <td></td> <td>人</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>(6)</td> <td>雑材料</td> <td></td> <td></td> <td>1.00/100</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>(2)+(4)</td> <td></td> </tr> <tr> <td>(7)</td> <td>合計</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>$\Sigma(1)\sim(6)$</td> <td></td> </tr> <tr> <td>(8)</td> <td>単価</td> <td></td> <td></td> <td>1.0</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>(7)/10.0</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> ・面積は調査対象の実面積である。 ・本表は予備調査・現地踏査までを含んだものである。							調査必要面積	補正率	10ha未満	1.0	10～30ha未満	0.9	30～50ha未満	0.8	50～100ha未満	0.7	名	称	規	格	数	量	単	位	備	考	(1)	設計用技師(B)		内業	0.6*表1		人				(2)	設計用技師(B)		外業	0.6*表1		人				(3)	設計用技師(C)		内業	0.6*表1		人				(4)	設計用技師(C)		外業	0.6*表1		人				(5)	普通作業員			1.2*表1		人				(6)	雑材料			1.00/100				(2)+(4)		(7)	合計							$\Sigma(1)\sim(6)$		(8)	単価			1.0				(7)/10.0	
調査必要面積	補正率																																																																																																									
10ha未満	1.0																																																																																																									
10～30ha未満	0.9																																																																																																									
30～50ha未満	0.8																																																																																																									
50～100ha未満	0.7																																																																																																									
名	称	規	格	数	量	単	位	備	考																																																																																																	
(1)	設計用技師(B)		内業	0.6*表1		人																																																																																																				
(2)	設計用技師(B)		外業	0.6*表1		人																																																																																																				
(3)	設計用技師(C)		内業	0.6*表1		人																																																																																																				
(4)	設計用技師(C)		外業	0.6*表1		人																																																																																																				
(5)	普通作業員			1.2*表1		人																																																																																																				
(6)	雑材料			1.00/100				(2)+(4)																																																																																																		
(7)	合計							$\Sigma(1)\sim(6)$																																																																																																		
(8)	単価			1.0				(7)/10.0																																																																																																		

23	名称	地下水調査(携帯用触針式水位計)	施工単位	月					
1. 適用範囲									
人力による地下水位測定(4回/月)及び資料整理に要する1ヶ所当りの経費である。									
施工単価構成内訳			1.000月当たり算出						
名	称	規	格	数	量	単	位	備	考
(1)	地質調査技師		内業	0.004		人			
(2)	主任地質調査員		外業	0.200		人			
(3)	主任地質調査員		内業	0.052		人			
(4)	雑材料			1.00/100				Σ(1)~(3)	
(5)	合計							Σ(1)~(4)	
(6)	単価			1.0		月		(5)/1.000	
・観測には、次の観測地までの移動時間を含む。									
・資料整理には、水位変動図作成および簡単な考察を含む。									

24

名称

パイプ歪計

施工単位

孔

1. 適用範囲

パイプ歪形(1方向)の設置、観測・資料整理に適用する。

2. 各種数量の選択

表1

適用区分	主任地質調査員(外業)	地質調査技師(内業)
設置(1孔当り)	0.20	—
観測・資料整理(1回当り)	0.07	0.001

3. 設置長さによる補正値の選択

表2

設置長さによる補正	補正値
16m未満	1.0
16m～30m未満	1.5
30m～45m未満	2.0
45m～60m未満	2.5
60m以上	3.0

4. 歪計(ストレインゲージ)による補正

表3

歪計(ストレインゲージ)による補正	1.00
-------------------	------

歪計の設置ではストレインゲージは12本としているので、これによらない場合は、下記により補正し、その値を記入する。

補正値＝1孔当たりストレインゲージ数／12(補正値は小数点以下3位四捨五入2位止まりとする。

施工単価構成内訳

1孔当たり算出

名	称	規	格	数	量	単	位	備	考
(1)	地質調査技師	外業		0.2*表2		人		設置の時	
(2)	普通作業員			0.2*表2		人		設置の時	
(3)	主任地質調査員	外業		表1*表2		人			
(4)	地質調査技師	内業		表1*表2		人		観測・資料整理の時	
(5)	主任地質調査員	内業		0.036		人		観測・資料整理の時	
(6)	図工(測量業務助手)			0.024		人		観測・資料整理の時	
(7)	パイプ式歪計 1方向	(保孔管1 m含む)		12.0*表3		本		設置の時	
(8)	リード線			84.0*表3		m		設置の時	
(9)	雑材料			5.0/100				設置の時(7)＋(8)	
(9)	雑材料			1.0/100				観測・資料整理の時 (3)＋(4)＋(5)	
(10)	合計							Σ(1)～(9)	
(11)	単価			1.0		回		(10)/1.0	

25	名称	孔内傾斜計			施工単位	孔
1. 適用範囲						
孔内傾斜計の設置・撤去、観測、資料整理に適用する。						
2. 作業項目の選択						表1
適用区分	地質調査技師	主任地質調査員	地質調査員	普通作業員	雑品	
設置・撤去 (1孔当たり)	0.4	0.4	0.4	0.8	7.0	
観測 (1孔・1回当たり)	－	0.1	0.1	－	1.0	
資料整理 (1孔1月当たり)	0.2	0.5	0.5	－	1.0	

施工単価構成内訳					1.000孔当たり算出				
名	称	規	格	数	量	単	位	備	考
(1)	地質調査技師	孔内傾斜計		表1		人		設置の場合で材料費を計上する場合 観測の時 (5) 設置・撤去の時 Σ(1)～(4) 設置・撤去以外の時 Σ(1)～(7) (8)/1.00	
(2)	主任地質調査員			表1		人			
(3)	地質調査員			表1		人			
(4)	普通作業員			表1		人			
(5)	材料費			1.00		式			
(6)	機械器具損料			0.1		台・日			
(7)	雑品			表1/100.0					
(7)	雑品			表1/100.0					
(8)	合計								
(9)	単価			1.0		孔			

26	名 称	ボーリングマシン足場工	施工単位	空 m^3
----	-----	-------------	------	---------

1. 適用範囲

グラウト工用ボーリングマシンに適用する。尚、横孔ボーリング工用ボーリングマシンの足場工(地表)にも適用できる。

施工単価構成内訳 100空 m^3 当たり

名 称	規格	数量		単位	備 考
		平地	傾斜地		
(1) 世話役		2.4	3.1	人	
(2) とび工		2.4	3.1	〃	
(3) 普通作業員		4.7	6.2	〃	
(4) トラッククレーン賃料	油圧伸縮ジブ型4.9t吊り	0.3	0.5	日	
(5) 諸雑费率		29	20	%	$\Sigma(1) \sim (3)$
(6) 合 計					$\Sigma(1) \sim (5)$
(7) 単 価		1.0		空 m^3	(6) / 100

- ・作業面の足場幅は4.5mとする。
- ・トラッククレーンの規格は現場条件により変更することができる。
- ・トラッククレーンは賃料とする。
- ・諸雑費は、足場材の損料であり、労務費の合計金額に上記の率を乗じた金額を上限として計上する。

27	名称	法止ブロック	施工単位	m
1. 適用範囲				
法尻に施工する法止ブロックに適用する。				
2. 設置歩掛				
10m当たり				
ブロック規格		普通作業員(人)		
1型(30cm)		0.37		
2型(40cm)		0.49		

28	名称	カーブミラー設置				施工単位	箇所
1. 適用範囲							
カーブミラーΦ80～100cmの設置に適用する。							
2. 設置歩掛							
1箇所当たり							
		建て込み		取り付け			
カーブミ		普通作業員(人)	世話役(人)	普通作業員(人)	世話役(人)		
一面鏡		0.18	0.05	0.17	0.04		
二面鏡				0.22	0.05		

29	名称	落口工人力布設			施工単位	箇所
1. 適用範囲						
ほ場整備工事等において耕地より落水するために使用するU型工等の布設に適用する。						
2. 設置歩掛						
						10箇所当たり
種別	土木一般世話役 (人)	特殊作業員 (人)	普通作業員 (人)	クレーン装置付 バックホウ (hr)		
落 口	0.2	0.1	0.1	2.6		
受 口	0.1	0.1	0.2	0.0		
落口直線50cm	0.1	0.1	0.2	0.0		
落口直線100cm	0.2	0.1	0.1	2.6		
クレーン装置付バックホウの規格は山積0.45m ³ (平積0.35m ³)とし排出ガス対策型(1次)を使用する。						

30	名称	分水トラフ	施工単位	箇所										
1. 適用範囲 分水トラフA型取水工の(240, 300, 360, 400, 450, 600型)の布設に適用する。														
2. 設置歩掛 市場単価方式による。 排水構造物工 U型側溝 L=600 60kg/個以下 及び 60を超え300kg/個以下を適用する。														
<table><tr><th>種別</th><th>区 分</th></tr><tr><td>240型</td><td rowspan="2">60kg/個以下</td></tr><tr><td>300型</td></tr><tr><td>360型</td><td rowspan="4">60を超え300kg/個以下</td></tr><tr><td>400型</td></tr><tr><td>450型</td></tr><tr><td>600型</td></tr></table>					種別	区 分	240型	60kg/個以下	300型	360型	60を超え300kg/個以下	400型	450型	600型
種別	区 分													
240型	60kg/個以下													
300型														
360型	60を超え300kg/個以下													
400型														
450型														
600型														
施工単価構成内訳 建設物価土木コスト情報による。														

31	名称	(単価)ガードレール基本3色加算額	単位	円／m
----	----	-------------------	----	-----

ガードレール基本3色加算額一覧表

	名称・規格	(1)長崎	(2)諫早・大村	(3)大瀬戸	(4)島原	(5)県北	(6)東彼杵	(7)松浦	(8)高島	(9)崎戸・大島	(10)松島・池島	(11)江ノ島・平島	(12)宇久・小値賀	(13)平戸	(14)(12)(13)を除く 県北田平管内 離島	(15)福江島	(16)奈留・久賀、枕島	(17)中通島・若松島	(18)杵岐島	(19)対馬Ⅰ	(20)対馬Ⅱ
	ガードレール基本3色加算額 Gr-C-4E	1,240	1,240	1,240	1,240	1,240	1,240	1,240	1,240	1,240	1,240	1,240	1,240	1,240	1,240	1,240	1,240	1,240	2,577	2,586	2,595
	ガードレール基本3色加算額 Gr-C-2B	1,250	1,250	1,250	1,250	1,250	1,250	1,250	1,250	1,250	1,250	1,250	1,250	1,250	1,250	1,250	1,250	1,250	2,612	2,621	2,640

32	名称	報告書作成用単価一覧表			
	名称	規格	単位	単価(円)	備考
1	原図入れ筒	A1 10枚	本	840	
2	原図入れ筒	A1 30枚	本	1,430	
3	原図入れ筒	A1 50枚	本	1,850	
4	図面袋	A1 10枚	枚	400	
5	図面袋	A1 30枚	枚	400	
6	報告書焼付代(コピー)	A4以下 100枚	部	1,500	
7	報告書焼付代(コピー)	A4以下 200枚	部	3,000	
8	報告書焼付代(コピー)	A4以下 300枚	部	4,500	
9	報告書焼付代(コピー)	A4以下 400枚	部	6,000	
10	報告書焼付代(コピー)	A4以下 500枚	部	7,500	
11	報告書表紙代	厚手(金文字入) A4	部	2,370	
12	報告書表紙代	薄手(黒文字入) A4	部	2,280	
13	図面焼付代	A1	枚	60	青焼
14	ポリエステルシート	#300 A1版	枚	322	片面
15	簡易加除式ファイル	A4縦 幅3cm(チューブ・ハーフ)	冊	533	
16	簡易加除式ファイル	A4縦 幅5cm(チューブ・ハーフ)	冊	600	
17	簡易加除式ファイル	A4縦 幅8cm(チューブ・ハーフ)	冊	700	
18	簡易加除式ファイル	A4縦 幅10cm(チューブ・ハーフ)	冊	840	
19	CD-R	650M	枚	45	

※単価は県内統一価格