

土木工事標準積算基準（令和3年4月1日一部改正）新旧対照表

第Ⅱ編第2章
①法面工
①-4コンクリート法枠工

Ⅱ-2-①-15
(①231)

2-4 機種 の 選 定
機械・規格は、次表を標準とする。

表2.2 機種 の 選 定

作業種別	機 械 名	規 格	単位	数量	摘 要
コンクリート投入打設	コンクリートポンプ車	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m ³ /h	台	1	ブーム打設及び配管打設に適用
型 枠 工	ラフテレーンクレーン	油圧伸縮ジブ型・ 排出ガス対策型(第1次基準値) 25t吊	〃	1	

(注) 1. 現場条件により、上表により難い場合は、別途考慮する。
2. ラフテレーンクレーンは、法尻からの最大法直高4 m以上の現場において、全数量に適用する。
3. ラフテレーンクレーンは、賃料とする。

2-5 コンクリート投入打設
2-5-1 人力打設
人力によるコンクリート投入打設は、「第Ⅱ編第4章①コンクリート工」の小型構造物による。

2-5-2 コンクリートポンプ車打設
コンクリートポンプ車によるコンクリート投入打設歩掛は、次表を標準とする。
ただし、コンクリート混合物の使用数量は、次式による。
使用数量 (m³) = 設計数量 (m³) × (1 + K) ……式5. 1
K : ロス率 (+0.15)

表2.3 コンクリートポンプ車によるコンクリート投入打設歩掛 (100m³当り)

名 称	単 位	数 量
土 木 一 般 世 話 役	人	3.8
特 殊 作 業 員	〃	8.8
普 通 作 業 員	〃	13.9
コンクリートポンプ車運転	h	22.7
諸 雑 費 率	%	2

(注) 1. 上表は、法枠本体の投入打設歩掛であり、養生の労務を含む。
2. コンクリートポンプ車の配管打設の場合の圧送管組立・撤去歩掛は、「第Ⅱ編第4章①コンクリート工」による。
3. 諸雑費は、コンクリートパイプレータの機械損料、運転経費及び養生材料等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

2-6 アンカー工
アンカーが必要な場合は、次表により計上する。

表2.4 アンカー設置工歩掛 (10本当り)

名 称	単位	数量
普 通 作 業 員	人	0.3

(注) アンカーは打込式とし、アンカーピン長さは1 m以内とする。

2-7 敷砂利及び吸出し防止材
2-7-1 敷砂利
敷砂利が必要な場合の歩掛は、「プレキャスト法枠工」による。

Ⅱ-2-①-15
① 231

2-4 機種 の 選 定
機械・規格は、次表を標準とする。

表2.2 機種 の 選 定

作業種別	機 械 名	規 格	単位	数量	摘 要
コンクリート投入打設	コンクリートポンプ車	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m ³ /h	台	1	ブーム打設及び配管打設に適用
型 枠 工	ラフテレーンクレーン	油圧伸縮ジブ型・ 排出ガス対策型(第1次基準値) 25t吊	〃	1	

(注) 1. 現場条件により、上表により難い場合は、別途考慮する。
2. ラフテレーンクレーンは、法尻からの最大法直高4 m以上の現場において、全数量に適用する。
3. ラフテレーンクレーンは、賃料とする。

2-5 コンクリート投入打設
2-5-1 人力打設
人力によるコンクリート投入打設は、「第Ⅱ編第4章①コンクリート工」の小型構造物による。

2-5-2 コンクリートポンプ車打設
コンクリートポンプ車によるコンクリート投入打設歩掛は、次表を標準とする。
ただし、コンクリート混合物の使用数量は、次式による。
使用数量 (m³) = 設計数量 (m³) × (1 + K) ……式5. 1
K : ロス率 (+0.15)

表2.3 コンクリートポンプ車によるコンクリート投入打設歩掛 (100m³当り)

名 称	単 位	数 量
土 木 一 般 世 話 役	人	4.22
特 殊 作 業 員	〃	9.78
普 通 作 業 員	〃	15.44
コンクリートポンプ車運転	h	25.22
諸 雑 費 率	%	2

(注) 1. 上表は、法枠本体の投入打設歩掛であり、養生の労務を含む。
2. コンクリートポンプ車の配管打設の場合の圧送管組立・撤去歩掛は、「第Ⅱ編第4章①コンクリート工」による。
3. 諸雑費は、コンクリートパイプレータの機械損料、運転経費及び養生材料等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

2-6 アンカー工
アンカーが必要な場合は、次表により計上する。

表2.4 アンカー設置工歩掛 (10本当り)

名 称	単位	数量
普 通 作 業 員	人	0.3

(注) アンカーは打込式とし、アンカーピン長さは1 m以内とする。

2-7 敷砂利及び吸出し防止材
2-7-1 敷砂利
敷砂利が必要な場合の歩掛は、「プレキャスト法枠工」による。

Ⅱ-2-①-15
① 231

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅱ編第２章

①法面工

①-4コンクリート法枠工

Ⅱ-2-①-19

(①235)

(8) 植生土のう製作100袋当り単価表

コード番号

S 1 2 5 0

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
普 通 作 業 員		人		表1.7(注)2
植 生 土 の う 袋	400×600	袋	100	
植 生 土		m³	2	表1.7(注)2 必要に応じて計上
諸 雑 費		式	1	
計				

(9) コンクリートポンプ車打設100㎡当り単価表

コード番号

S 1 2 3 9

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人		表2.3
特 殊 作 業 員		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
コ ン ク リ ー ト		m³		式5.1
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m³/h	h		表2.3 機械損料
圧送管組立・撤去費		m³	100	(10)単価表 必要に応じて計上
諸 雑 費		式	1	表2.3
計				

(10) 圧送管組立・撤去費10㎡当り単価表

コード番号

S 1 9 1 1

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人	0.46×L /7.2	
諸 雑 費		式	1	
計				

(注) Lは、コンクリートポンプ車から作業範囲30mを超えた部分の圧送管延長とする。

(11) アンカー設置工10本当り単価表

コード番号

S 1 2 3 3

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
普 通 作 業 員		人		表2.4
ア ン カ ー		本	10	
諸 雑 費		式	1	
計				

(8) 植生土のう製作100袋当り単価表

コード番号

S 1 2 5 0

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
普 通 作 業 員		人		表1.7(注)2
植 生 土 の う 袋	400×600	袋	100	
植 生 土		m³	2	表1.7(注)2 必要に応じて計上
諸 雑 費		式	1	
計				

(9) コンクリートポンプ車打設100㎡当り単価表

コード番号

S 1 2 3 9

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人		表2.3
特 殊 作 業 員		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
コ ン ク リ ー ト		m³		式5.1
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m³/h	h		表2.3 機械損料
圧送管組立・撤去費		m³	100	(10)単価表 必要に応じて計上
諸 雑 費		式	1	表2.3
計				

(10) 圧送管組立・撤去費10㎡当り単価表

コード番号

S 1 9 1 1

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人	0.46×L /6.5	
諸 雑 費		式	1	
計				

(注) Lは、コンクリートポンプ車から作業範囲30mを超えた部分の圧送管延長とする。

(11) アンカー設置工10本当り単価表

コード番号

S 1 2 3 3

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
普 通 作 業 員		人		表2.4
ア ン カ ー		本	10	
諸 雑 費		式	1	
計				

Ⅱ-2-①-19

① 235

Ⅱ-2-①-19

① 235

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

頁

新

旧

第Ⅱ編第２章

⑤基礎工(鋼管矢板基礎工)

⑤－1打撃工法

Ⅱ-3-⑤-5

(①622)

4－1－3 諸雑費率

表4. 5 諸雑費率 (%)

	単杭	継杭
諸雑費率	23	31

(注) 溶接棒 (ワイヤ)，足場材の費用，電気溶接機損料，電力に関する経費等の費用であり，労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

4－2 定規工 (導杭・導枠)

定規工の施工歩掛は，下記による。

4－2－1 導杭

「第Ⅱ編第5章②－1パイプロハンマ工」のパイプロハンマによるH形鋼の施工 (打込み，引抜き) による。

4－2－2 導枠

「第Ⅱ編第5章⑥仮設材設置撤去工」の切梁・腹起しによる。

4－3 鋼管内掘削工

鋼管内の掘削の歩掛は，次表を標準とする。

表4. 6 鋼管内掘削工歩掛 (10m³当り)

名 称	規 格	単位	数量
土木一般世話役		人	0.19
普通作業員		〃	0.74
ハンマグラブ運転		日	0.40
諸雑費率		%	14

(注) 1. 管内掘削後のスライム処理を含む。
2. 諸雑費は，ハンマクラウン損料，工事中水中モータポンプ損料，電力に関する経費等の費用であり，労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
3. 日当りの施工量は，53m³を標準とする。

4－4 鋼管内コンクリート打設工

4－4－1 施工歩掛

鋼管内のコンクリート打設工の歩掛は，次表を標準とする。

表4. 7 鋼管内コンクリート打設工歩掛 (10m³当り)

名 称	規 格	単位	数量
土木一般世話役		人	0.08
特殊作業員		〃	0.20
普通作業員		〃	0.27
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m ³ /h	日	0.08

(注) 日当りの施工量は，125m³を標準とする。

4－4－2 鋼管内コンクリートの使用量

鋼管内コンクリートの使用量は，次式による。

使用量 (m³)＝設計数量× (1＋K) ……式4. 1

K：ロス率

表4. 8 ロス率(K)

ロス率	+0.04
-----	-------

① 622

Ⅱ－3－⑤－5

4－1－3 諸雑費率

表4. 5 諸雑費率 (%)

	単杭	継杭
諸雑費率	23	31

(注) 溶接棒 (ワイヤ)，足場材の費用，電気溶接機損料，電力に関する経費等の費用であり，労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

4－2 定規工 (導杭・導枠)

定規工の施工歩掛は，下記による。

4－2－1 導杭

「第Ⅱ編第5章②－1パイプロハンマ工」のパイプロハンマによるH形鋼の施工 (打込み，引抜き) による。

4－2－2 導枠

「第Ⅱ編第5章⑥仮設材設置撤去工」の切梁・腹起しによる。

4－3 鋼管内掘削工

鋼管内の掘削の歩掛は，次表を標準とする。

表4. 6 鋼管内掘削工歩掛 (10m³当り)

名 称	規 格	単位	数量
土木一般世話役		人	0.19
普通作業員		〃	0.74
ハンマグラブ運転		日	0.40
諸雑費率		%	14

(注) 1. 管内掘削後のスライム処理を含む。
2. 諸雑費は，ハンマクラウン損料，工事中水中モータポンプ損料，電力に関する経費等の費用であり，労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
3. 日当りの施工量は，53m³を標準とする。

4－4 鋼管内コンクリート打設工

4－4－1 施工歩掛

鋼管内のコンクリート打設工の歩掛は，次表を標準とする。

表4. 7 鋼管内コンクリート打設工歩掛 (10m³当り)

名 称	規 格	単位	数量
土木一般世話役		人	0.09
特殊作業員		〃	0.22
普通作業員		〃	0.30
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m ³ /h	日	0.09

(注) 日当りの施工量は，113m³を標準とする。

4－4－2 鋼管内コンクリートの使用量

鋼管内コンクリートの使用量は，次式による。

使用量 (m³)＝設計数量× (1＋K) ……式4. 1

K：ロス率

表4. 8 ロス率(K)

ロス率	+0.04
-----	-------

① 622

Ⅱ－3－⑤－5

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅱ編第2章
⑤基礎工(鋼管矢板基礎工)
⑤－1打撃工法

Ⅱ-3-⑤-7
(①624)

4－7－2 継手管内止水材の使用量
継手管内止水材の使用量は、次式による。
使用量 (m³)＝設計数量× (1＋K) ……式4. 3
K：ロス率

表4. 13 ロス率(K)

ロ	ス	率	＋0.14
---	---	---	-------

継手管内止水材の設計数量は、パイプ型（P－P型）φ 165. 2mmの場合、2. 5m³／100mを標準とする。
なお、これにより難い場合は、別途考慮する。

4－8 井筒内掘削工
井筒内の水中掘削の歩掛は、次表を標準とする。

表4. 14 井筒内掘削工歩掛 (10m³当り)

名 称	規 格	単位	数量
土 木 一 般 世 話 役		人	0.07
普 通 作 業 員		〃	0.33
ク ラ ム シ ェ ル 運 転	油圧ロープ式・クローラ型 バケット容量(平積)0.8m³	日	0.13

(注) 日当りの施工量は、143m³を標準とする。

4－9 底面均し(敷砂)工
水中における底面均し(敷砂)の歩掛は、次表を標準とする。

表4. 15 底面均し(敷砂)工歩掛 (10m³当り)

名 称	規 格	単位	数量
土 木 一 般 世 話 役		人	0.7
潜 水 士		〃	1.2
普 通 作 業 員		〃	1.3
ク ラ ム シ ェ ル 運 転	油圧ロープ式・クローラ型 バケット容量(平積)0.8m³	日	0.2
諸 雑 費 率		%	6

(注) 1. 井筒の内壁清掃作業を含む。
2. 諸雑費は、潜水士の設備用具等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
3. 日当りの施工量は、19m³を標準とする。

4－10 底盤コンクリート打設工
4－10－1 施工歩掛
底盤コンクリートの水中打設の歩掛は、次表を標準とする。

表4. 16 底盤コンクリート打設工歩掛 (10m³当り)

名 称	規 格	単位	数量
土 木 一 般 世 話 役		人	0.08
特 殊 作 業 員		〃	0.18
普 通 作 業 員		〃	0.27
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m³／h	日	0.08

(注) 1. 潜水士による作業（水中コンクリートの均し、確認等）が必要な場合は、別途計上する。
2. 日当りの施工量は、125m³を標準とする。

① 624

Ⅱ－3－⑤－7

旧

4－7－2 継手管内止水材の使用量
継手管内止水材の使用量は、次式による。
使用量 (m³)＝設計数量× (1＋K) ……式4. 3
K：ロス率

表4. 13 ロス率(K)

ロ	ス	率	＋0.14
---	---	---	-------

継手管内止水材の設計数量は、パイプ型（P－P型）φ 165. 2mmの場合、2. 5m³／100mを標準とする。
なお、これにより難い場合は、別途考慮する。

4－8 井筒内掘削工
井筒内の水中掘削の歩掛は、次表を標準とする。

表4. 14 井筒内掘削工歩掛 (10m³当り)

名 称	規 格	単位	数量
土 木 一 般 世 話 役		人	0.07
普 通 作 業 員		〃	0.33
ク ラ ム シ ェ ル 運 転	油圧ロープ式・クローラ型 バケット容量(平積)0.8m³	日	0.13

(注) 日当りの施工量は、143m³を標準とする。

4－9 底面均し(敷砂)工
水中における底面均し(敷砂)の歩掛は、次表を標準とする。

表4. 15 底面均し(敷砂)工歩掛 (10m³当り)

名 称	規 格	単位	数量
土 木 一 般 世 話 役		人	0.7
潜 水 士		〃	1.2
普 通 作 業 員		〃	1.3
ク ラ ム シ ェ ル 運 転	油圧ロープ式・クローラ型 バケット容量(平積)0.8m³	日	0.2
諸 雑 費 率		%	6

(注) 1. 井筒の内壁清掃作業を含む。
2. 諸雑費は、潜水士の設備用具等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
3. 日当りの施工量は、19m³を標準とする。

4－10 底盤コンクリート打設工
4－10－1 施工歩掛
底盤コンクリートの水中打設の歩掛は、次表を標準とする。

表4. 16 底盤コンクリート打設工歩掛 (10m³当り)

名 称	規 格	単位	数量
土 木 一 般 世 話 役		人	0.09
特 殊 作 業 員		〃	0.20
普 通 作 業 員		〃	0.30
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m³／h	日	0.09

(注) 1. 潜水士による作業（水中コンクリートの均し、確認等）が必要な場合は、別途計上する。
2. 日当りの施工量は、113m³を標準とする。

① 624

Ⅱ－3－⑤－7

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅱ編第２章

⑤基礎工(鋼管矢板基礎工)

⑤－1打撃工法

Ⅱ-3-⑤-8

(①625)

4－10－2 底盤コンクリートの使用量

底盤コンクリートの使用量は、次式による。

使用量（m³）＝設計数量×（１＋K）……式4. 4

K：ロス率

表4. 17 ロス率(K)

ロ	ス	率	＋0.09
---	---	---	-------

4－11 井筒内支保設置・撤去工

井筒内の排水・注水を伴う支保設置・撤去の歩掛は、次表を標準とする。

表4. 18 井筒内支保設置・撤去工歩掛 (10 t 当り)

名 称	規 格	単 位	数 量
土 木 一 般 世 話 役		人	2.6
と び 工		〃	6.5
溶 接 工		〃	4.1
普 通 作 業 員		〃	3.9
ク ロ ー ラ ク レ ー ン 運 転	油圧駆動式ウインチ・ ラチスジ型 50～55t吊	日	4.1
諸 雑 費 率		%	23

(注) １．設置及び撤去の合計であり、構成は設置65％、撤去35％である。

２．井筒内の排水及び注水作業を含む。

３．支保工内に支柱を建込む場合は、別途計上する。

４．諸雑費は、工事用水中モータポンプ損料、電気溶接機損料、ガス切断機損料、電力に関する経費、酸素、アセチレン、ホース等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

５．日当りの施工量は、4 t を標準とする。

4－12 井筒内支保間詰コンクリート工

4－12－1 施工歩掛

井筒内の支保間詰コンクリート打設の歩掛は、次表を標準とする。

表4. 19 井筒内支保間詰コンクリート打設工歩掛 (10m³当り)

名 称	規 格	単 位	数 量
土 木 一 般 世 話 役		人	0.9
特 殊 作 業 員		〃	2.4
普 通 作 業 員		〃	2.8
コ ン ク リ ー ト ポ ン プ 車 運 転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m³/h	日	0.7

(注) １．底板等の設置撤去労務を含む。

なお、底板等の材料費は、別途計上する。

２．日当りの施工量は、11m³を標準とする。

4－12－2 井筒内支保間詰コンクリートの使用量

井筒内支保間詰コンクリートの使用量は、次式による。

使用量（m³）＝設計数量×（１＋K）……式4. 5

K：ロス率

表4. 20 ロス率(K)

ロ	ス	率	＋0.04
---	---	---	-------

Ⅱ－3－⑤－8

① 625

4－10－2 底盤コンクリートの使用量

底盤コンクリートの使用量は、次式による。

使用量（m³）＝設計数量×（１＋K）……式4. 4

K：ロス率

表4. 17 ロス率(K)

ロ	ス	率	＋0.09
---	---	---	-------

4－11 井筒内支保設置・撤去工

井筒内の排水・注水を伴う支保設置・撤去の歩掛は、次表を標準とする。

表4. 18 井筒内支保設置・撤去工歩掛 (10 t 当り)

名 称	規 格	単 位	数 量
土 木 一 般 世 話 役		人	2.6
と び 工		〃	6.5
溶 接 工		〃	4.1
普 通 作 業 員		〃	3.9
ク ロ ー ラ ク レ ー ン 運 転	油圧駆動式ウインチ・ ラチスジ型 50～55t吊	日	4.1
諸 雑 費 率		%	23

(注) １．設置及び撤去の合計であり、構成は設置65％、撤去35％である。

２．井筒内の排水及び注水作業を含む。

３．支保工内に支柱を建込む場合は、別途計上する。

４．諸雑費は、工事用水中モータポンプ損料、電気溶接機損料、ガス切断機損料、電力に関する経費、酸素、アセチレン、ホース等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

５．日当りの施工量は、4 t を標準とする。

4－12 井筒内支保間詰コンクリート工

4－12－1 施工歩掛

井筒内の支保間詰コンクリート打設の歩掛は、次表を標準とする。

表4. 19 井筒内支保間詰コンクリート打設工歩掛 (10m³当り)

名 称	規 格	単 位	数 量
土 木 一 般 世 話 役		人	1.0
特 殊 作 業 員		〃	2.67
普 通 作 業 員		〃	3.11
コ ン ク リ ー ト ポ ン プ 車 運 転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m³/h	日	0.78

(注) １．底板等の設置撤去労務を含む。

なお、底板等の材料費は、別途計上する。

２．日当りの施工量は、10m³を標準とする。

4－12－2 井筒内支保間詰コンクリートの使用量

井筒内支保間詰コンクリートの使用量は、次式による。

使用量（m³）＝設計数量×（１＋K）……式4. 5

K：ロス率

表4. 20 ロス率(K)

ロ	ス	率	＋0.04
---	---	---	-------

Ⅱ－3－⑤－8

① 625

土木工事標準積算基準（令和3年4月1日一部改正）新旧対照表

頁

新

旧

第Ⅱ編第4章

①コンクリート工

Ⅱ-4-①-9

(①655)

5. 施 工 歩 掛

5-1 圧送管組立・撤去

5-1-1 適用範囲

本歩掛は、表5. 1に示す施工パッケージ以外で、コンクリートポンプ車から作業範囲 30m を超える場合の、超えた部分の圧送管延長分の組立・撤去に適用する。

表5. 1 本歩掛が適用出来ない施工パッケージ

・函渠（1）

・重力式擁壁

・もたれ式擁壁

・逆T型擁壁

・L型擁壁

・コンクリート打設（深礎工）

・コンクリート

5-1-2 圧送管組立・撤去歩掛

コンクリートポンプ車から作業範囲 30m を超える場合は、超えた部分の圧送管延長分について、次表の労務を、組立・撤去歩掛として計上する。

なお、これにより難い場合は別途考慮する。

表5. 2 圧送管組立・撤去歩掛（10m当り）

名 称	単 位	組 立	撤 去
普 通 作 業 員	人	0.26	0.20

（注）圧送管の固定足場（受枠）を必要とする場合は、別途計上する。

5-2 養生工

5-2-1 適用範囲

本歩掛は、表5. 3に示す施工パッケージ以外の養生工に適用する。

表5. 3 本歩掛が適用出来ない施工パッケージ

・ヒューム管（B形管）

・函渠（1）

・現場打基礎コンクリート

・天端コンクリート

・小型擁壁（B）

・重力式擁壁

・もたれ式擁壁

・逆T型擁壁

・L型擁壁

・コンクリート打設（深礎工）

・コンクリート

5-2-2 一般養生工

一般養生工における歩掛は、次表を標準とする。

表5. 4 養生歩掛（10m3 当り）

名 称	単 位	無筋構造物	鉄筋構造物	小型構造物
普 通 作 業 員	人	0.31	0.16	0.64
諸 雑 費 率	%	12	25	16

（注）諸雑費は、シート、養生マット、角材、パイプ、散水等に使用する機械の損料及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

5-3 養生工（特殊養生）

5-3-1 適用範囲

本歩掛は、表5. 5に示す施工パッケージ以外の河川、海岸、道路工事等における寒中コンクリートの養生に適用する。なお、養生方法は給熱養生を標準とし、異形ブロック製作における養生は、適用しない。

表5. 5 本歩掛が適用出来ない施工パッケージ

・ヒューム管（B形管）

・函渠（1）

・現場打基礎コンクリート

・天端コンクリート

・小型擁壁（B）

・重力式擁壁

・もたれ式擁壁

・逆T型擁壁

・L型擁壁

・コンクリート打設（深礎工）

・コンクリート

Ⅱ-4-①-9

① 655

5. 施 工 歩 掛

5-1 圧送管組立・撤去

5-1-1 適用範囲

本歩掛は、表5. 1に示す施工パッケージ以外で、コンクリートポンプ車から作業範囲 30m を超える場合の、超えた部分の圧送管延長分の組立・撤去に適用する。

表5. 1 本歩掛が適用出来ない施工パッケージ

・函渠（1）

・重力式擁壁

・もたれ式擁壁

・逆T型擁壁

・L型擁壁

・コンクリート打設（深礎工）

・コンクリート

5-1-2 圧送管組立・撤去歩掛

コンクリートポンプ車から作業範囲 30m を超える場合は、超えた部分の圧送管延長分について、次表の労務を、組立・撤去歩掛として計上する。

なお、これにより難い場合は別途考慮する。

表5. 2 圧送管組立・撤去歩掛（10m当り）

名 称	単 位	組 立	撤 去
普 通 作 業 員	人	0.26	0.20

（注）圧送管の固定足場（受枠）を必要とする場合は、別途計上する。

5-2 養生工

5-2-1 適用範囲

本歩掛は、表5. 3に示す施工パッケージ以外の養生工に適用する。

表5. 3 本歩掛が適用出来ない施工パッケージ

・ヒューム管（B形管）

・函渠（1）

・現場打基礎コンクリート

・天端コンクリート

・小型擁壁（B）

・重力式擁壁

・もたれ式擁壁

・逆T型擁壁

・L型擁壁

・コンクリート打設（深礎工）

・コンクリート

5-2-2 一般養生工

一般養生工における歩掛は、次表を標準とする。

表5. 4 養生歩掛（10m3 当り）

名 称	単 位	無筋構造物	鉄筋構造物	小型構造物
普 通 作 業 員	人	0.34	0.18	0.71
諸 雑 費 率	%	12	25	16

（注）諸雑費は、シート、養生マット、角材、パイプ、散水等に使用する機械の損料及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

5-3 養生工（特殊養生）

5-3-1 適用範囲

本歩掛は、表5. 5に示す施工パッケージ以外の河川、海岸、道路工事等における寒中コンクリートの養生に適用する。なお、養生方法は給熱養生を標準とし、異形ブロック製作における養生は、適用しない。

表5. 5 本歩掛が適用出来ない施工パッケージ

・ヒューム管（B形管）

・函渠（1）

・現場打基礎コンクリート

・天端コンクリート

・小型擁壁（B）

・重力式擁壁

・もたれ式擁壁

・逆T型擁壁

・L型擁壁

・コンクリート打設（深礎工）

・コンクリート

Ⅱ-4-①-9

① 655

土木工事標準積算基準（令和3年4月1日一部改正）新旧対照表

頁

第Ⅱ編第４章
①コンクリート工

Ⅱ-4-①-10
(①656)

新

5－3－2　特殊養生工

5－3－2－1　特殊養生工（練炭養生）
練炭による特殊養生歩掛は、次表を標準とする。

表５．６　特殊養生歩掛(練炭養生)
(10㎡ 当り)

名　　称	単　位	無筋構造物	鉄筋構造物	小型構造物
普　通　作　業　員	人	0.88	0.54	1.6
諸　雑　費　率	%	25	25	32

(注) １．諸雑費は、練炭、コンロ、シート、養生マット、角材、パイプ等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
２．養生のための足場は、原則として計上しないものとする。

5－3－2－2　特殊養生工（ジェットヒータ養生）

(１) 機種を選定
機械・規格は、次表を標準とする。

表５．７　機種を選定

機　械　名	規　　　格
業務用可搬型ヒータ 〔ジェットヒータ〕	〔油だき・熱風・直火型〕 熱出力 126MJ/h (30,100kcal/h) 油種　灯油

(２) 施工歩掛
ジェットヒータによる特殊養生歩掛は、次表を標準とする。

表５．８　特殊養生歩掛(ジェットヒータ養生)
(10㎡ 当り)

名　　称	単　位	無筋構造物	鉄筋構造物	小型構造物
普　通　作　業　員	人	0.74	0.43	2.4
業務用可搬型ヒータ 〔ジェットヒータ〕運転	日	1.6	1.8	7.8
諸　雑　費　率	%	13	28	33

(注) １．ジェットヒータは、賃料とする。
２．諸雑費は、電力に関する経費、シート、養生マット、角材、パイプ等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
３．養生のための足場は、原則として計上しないものとする。

(３) 運転時間
ジェットヒータによる特殊養生に要する施工機械運転日当り運転時間は、次表を標準とする。

表５．９　施工機械運転日当り運転時間
(h／日)

名　　称	無筋構造物	鉄筋構造物	小型構造物
業務用可搬型ヒータ 〔ジェットヒータ〕運転	18.5	15.2	20.1

(注) ジェットヒータの運転時間当り燃料消費量は、灯油 3.6ℓ／h とする。

旧

5－3－2　特殊養生工

5－3－2－1　特殊養生工（練炭養生）
練炭による特殊養生歩掛は、次表を標準とする。

表５．６　特殊養生歩掛(練炭養生)
(10㎡ 当り)

名　　称	単　位	無筋構造物	鉄筋構造物	小型構造物
普　通　作　業　員	人	0.98	0.6	1.8
諸　雑　費　率	%	25	25	32

(注) １．諸雑費は、練炭、コンロ、シート、養生マット、角材、パイプ等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
２．養生のための足場は、原則として計上しないものとする。

5－3－2－2　特殊養生工（ジェットヒータ養生）

(１) 機種を選定
機械・規格は、次表を標準とする。

表５．７　機種を選定

機　械　名	規　　　格
業務用可搬型ヒータ 〔ジェットヒータ〕	〔油だき・熱風・直火型〕 熱出力 126MJ/h (30,100kcal/h) 油種　灯油

(２) 施工歩掛
ジェットヒータによる特殊養生歩掛は、次表を標準とする。

表５．８　特殊養生歩掛(ジェットヒータ養生)
(10㎡ 当り)

名　　称	単　位	無筋構造物	鉄筋構造物	小型構造物
普　通　作　業　員	人	0.82	0.48	2.67
業務用可搬型ヒータ 〔ジェットヒータ〕運転	日	1.8	2.0	8.7
諸　雑　費　率	%	13	28	33

(注) １．ジェットヒータは、賃料とする。
２．諸雑費は、電力に関する経費、シート、養生マット、角材、パイプ等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
３．養生のための足場は、原則として計上しないものとする。

(３) 運転時間
ジェットヒータによる特殊養生に要する施工機械運転日当り運転時間は、次表を標準とする。

表５．９　施工機械運転日当り運転時間
(h／日)

名　　称	無筋構造物	鉄筋構造物	小型構造物
業務用可搬型ヒータ 〔ジェットヒータ〕運転	18.5	15.2	20.1

(注) ジェットヒータの運転時間当り燃料消費量は、灯油 3.6ℓ／h とする。

①　656

Ⅱ－4－①－10

①　656

Ⅱ－4－①－10

土木工事標準積算基準（令和3年4月1日一部改正）新旧対照表

第Ⅱ編第4章

①コンクリート工

II-4-①-11
(①657)

6. 單 價 表

(1) 圧送管組立・撤去費 10m³ 当り単価表

コード番号	S 1911
-------	--------

名 称	規 格	單位	數量	摘 要
普 通 作 業 員		人	0.46 × L/B	表 5.2
諸 雜 費		式	1	
計				

(注) 1. Lは、コンクリートポンプ車から作業範囲 30m を超えた部分の圧送管延長とする。
2. Bは、コンクリートの標準日打設とする。
3. 設計日打設量が 10m³ 以上 100m³ 未満の場合は、標準日打設量を 69m³ とする。
4. 設計日打設量が 100m³ 以上 500m³ 未満の場合は、標準日打設量を 280m³ とする。

(2) 養生工 (一般養生) 10m³ 当り単価表

コード番号	S 1925
-------	--------

名 称	規 格	單位	數量	摘 要
普 通 作 業 員		人		表 5.4
諸 雜 費		式	1	"
計				

(3) 養生工 (特殊養生・練炭) 10m³ 当り単価表

コード番号	S 1925
-------	--------

名 称	規 格	單位	數量	摘 要
普 通 作 業 員		人		表 5.6
諸 雜 費		式	1	〃
計				

(4) 養生工(特殊養生・ジェットヒータ) 10m³ 当り単価表

コード番号	S 1925
-------	--------

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
普 通 作 業 員		人		表 5.8
業 務 用 可 搬 型 ヒ ー タ 〔ジェットヒータ〕 運 転	〔油だき・熱風・ 直火型〕 熱出力 126MJ/h (30, 100kcal/h) 油種 灯油	日		〃
諸 雑 費		式	1	〃
計				

(5) 機械運転単価表

コード番号	S 8581
-------	--------

機 械 名	規 格	適用単価表	指 定 事 項
業務用可搬型ヒータ 〔ジェットヒータ〕	〔油だき・熱風・直火型〕 熱出力 126MJ/h (30, 100kcal/h) 油種 灯油	機-16	燃料消費量→表5.9 機械賃料数量→1.20

II-4-①-11

① 657

11

6. 單 價 表

(1) 圧送管組立・撤去費 10m³ 当り単価表

コード番号	S 191
-------	-------

名 称	規 格	單位	數量	摘 要
普 通 作 業 員		人	0.46 ×L/B	表 5.2
諸 雜 費		式	1	
計				

(注) 1. Lは、コンクリートポンプ車から作業範囲 30m を超えた部分の圧送管延長とする。
2. Bは、コンクリートの標準日打設とする。
3. 設計日打設量が 10m³ 以上 100m³ 未満の場合は、標準日打設量を 62m³ とする。
4. 設計日打設量が 100m³ 以上 500m³ 未満の場合は、標準日打設量を 252m³ とする。

(2) 養生工 (一般養生) 10m³ 当り単価表

コード番号	S 192
-------	-------

名 称	規 格	單位	數量	摘 要
普 通 作 業 員		人		表 5.4
諸 雜 費		式	1	"
計				

(3) 養生工 (特殊養生・練炭) 10m³ 当り単価表

コード番号	S 192
-------	-------

名 称	規 格	單位	數量	摘 要
普 通 作 業 員		人		表 5.6
諸 雜 費		式	1	#
計				

(4) 養生工 (特殊養生・ジェットヒータ) 10m³ 当り単価表

コード番号	S 192
-------	-------

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
普 通 作 業 員		人		表 5.8
業 務 用 可 搬 型 ヒ ー タ 〔ジェットヒータ〕運転	〔油だき・熱風・ 直火型〕 熱出力 126MJ/h (30, 100kcal/h) 油種 灯油	日		〃
諸 雑 費		式	1	〃
計				

(5) 機械運転単価表

コード番号	S 858
-------	-------

機 械 名	規 格	適用単価表	指 定 事 項
業務用可搬型ヒータ 〔ジェットヒータ〕	[油だき・熱風・直火型] 熱出力 126MJ/h (30, 100kcal/h) 油種 灯油	機-16	燃料消費量→表5.9 機械賃料数量→1.20

II-4-①-11

① 657

土木工事標準積算基準（令和3年4月1日一部改正）新旧対照表

頁

新

旧

第Ⅱ編第4章

④張りコンクリート工

Ⅱ-4-④-5

(①669)

4-3-2 縦排水溝・小段排水溝

張りコンクリート（縦排水溝・小段排水溝）にかかるコンクリート打設の歩掛は、次表を標準とする。

表4.4 コンクリート打設歩掛(縦排水溝・小段排水溝) (100㎡当り)

名 称	規 格	単位	縦排水溝		小段排水溝	
			バックホウ	ラフテレーンクレーン	バックホウ	ラフテレーンクレーン
土木一般世話役		人	2.5	3.9	1.8	2.8
特殊作業員		#	2.1	5.0	2.1	3.8
普通作業員		#	5.8 (5.0)	8.0 (7.2)	3.5 (3.1)	5.4 (5.1)
バックホウ(クローラ型)運	標準型・超低騒音型・クレーン機能付き 排出ガス対策型(2011年規制) 山積0.8㎡(平積0.6㎡)吊能力2.9t	h	16.5	—	13.3	—
ラフテレーンクレーン運	油圧伸縮ジブ型・ 排出ガス対策型(第2次基準値)25t吊り	日	—	1.9	—	1.5
諸 雑 費		%	1 (0.7)	0.5 (0.3)	2 (0.8)	1 (0.3)

(注) 1. 目地材設置を行わない場合は、()内の数値を計上する。
2. 上表は、コンクリートバケットへのコンクリート積込及び玉掛作業等を行う機械付補助労務、コンクリートの表面仕上作業に必要な労務を含む。
3. 諸雑費は、コンクリートバケット(ホッパ)の損料、目地材等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
4. ラフテレーンクレーンは、賃料とする。

4-3-3 防草コンクリート

張りコンクリート（防草コンクリート）にかかるコンクリート打設の歩掛は、次表を標準とする。

表4.5 コンクリート打設歩掛(防草コンクリート) (100㎡当り)

名 称	規 格	単位	防草コンクリート	
			バックホウ	人力打設
土木一般世話役		人	0.60	1.0
特殊作業員		#	1.1	—
普通作業員		#	1.9 (1.6)	3.2 (2.9)
バックホウ(クローラ型)運	標準型・クレーン機能付き 排出ガス対策型(第3次基準値) 山積0.28㎡(平積0.2㎡)吊能力1.7t	日	0.89	—
諸 雑 費		%	4 (0.7)	3 (0.2)

(注) 1. 目地材設置を行わない場合は、()内の数値を計上する。
2. バックホウ打設には、コンクリートバケットへのコンクリート積込及び玉掛作業等を行う機械付補助労務を含む。
3. 上表は、コンクリートの表面仕上作業に必要な労務を含む。
4. バックホウ打設の諸雑費は、コンクリートバケット(ホッパ)の損料、目地材等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
5. 人力打設には、シュートの架設、移設等の作業を含む。
6. 人力打設の諸雑費は、シュートの損料、目地材の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
7. バックホウは、賃料とする。

Ⅱ-4-④-5

① 669

4-3-2 縦排水溝・小段排水溝

張りコンクリート（縦排水溝・小段排水溝）にかかるコンクリート打設の歩掛は、次表を標準とする。

表4.4 コンクリート打設歩掛(縦排水溝・小段排水溝) (100㎡当り)

名 称	規 格	単位	縦排水溝		小段排水溝	
			バックホウ	ラフテレーンクレーン	バックホウ	ラフテレーンクレーン
土木一般世話役		人	2.8	4.3	2.0	3.1
特殊作業員		#	2.3	5.6	2.3	4.2
普通作業員		#	6.4 (5.6)	8.8 (8.0)	3.8 (3.4)	6.0 (5.7)
バックホウ(クローラ型)運	標準型・超低騒音型・クレーン機能付き 排出ガス対策型(2011年規制) 山積0.8㎡(平積0.6㎡)吊能力2.9t	h	18.3	—	14.8	—
ラフテレーンクレーン運	油圧伸縮ジブ型・ 排出ガス対策型(第2次基準値)25t吊り	日	—	2.1	—	1.7
諸 雑 費		%	1 (0.7)	0.5 (0.3)	2 (0.8)	1 (0.3)

(注) 1. 目地材設置を行わない場合は、()内の数値を計上する。
2. 上表は、コンクリートバケットへのコンクリート積込及び玉掛作業等を行う機械付補助労務、コンクリートの表面仕上作業に必要な労務を含む。
3. 諸雑費は、コンクリートバケット(ホッパ)の損料、目地材等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
4. ラフテレーンクレーンは、賃料とする。

4-3-3 防草コンクリート

張りコンクリート（防草コンクリート）にかかるコンクリート打設の歩掛は、次表を標準とする。

表4.5 コンクリート打設歩掛(防草コンクリート) (100㎡当り)

名 称	規 格	単位	防草コンクリート	
			バックホウ	人力打設
土木一般世話役		人	0.67	1.1
特殊作業員		#	1.2	—
普通作業員		#	2.1 (1.8)	3.5 (3.2)
バックホウ(クローラ型)運	標準型・クレーン機能付き 排出ガス対策型(第3次基準値) 山積0.28㎡(平積0.2㎡)吊能力1.7t	日	0.99	—
諸 雑 費		%	4 (0.7)	3 (0.2)

(注) 1. 目地材設置を行わない場合は、()内の数値を計上する。
2. バックホウ打設には、コンクリートバケットへのコンクリート積込及び玉掛作業等を行う機械付補助労務を含む。
3. 上表は、コンクリートの表面仕上作業に必要な労務を含む。
4. バックホウ打設の諸雑費は、コンクリートバケット(ホッパ)の損料、目地材等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
5. 人力打設には、シュートの架設、移設等の作業を含む。
6. 人力打設の諸雑費は、シュートの損料、目地材の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
7. バックホウは、賃料とする。

Ⅱ-4-④-5

① 669

土木工事標準積算基準（令和3年4月1日一部改正）新旧対照表

頁

新

旧

第Ⅱ編第4章
④張りコンクリート工

Ⅱ-4-④-6
(①670)

4-4 養生
一般養生における歩掛は、次表を標準とする。

表4.6 一般養生歩掛 (100㎡当り)

名 称	規 格	単 位	縦 排 水 溝 小 段 排 水 溝	防 草 コ ン ク リ ー ト
土 木 一 般 世 話 役		人	0.21	0.09
普 通 作 業 員		#	0.56	0.31
諸 雑 費		%	2	2

(注) 1. 養生工（特殊養生）については、「第Ⅱ編第4章④コンクリート工5-3
養生工（特殊養生）」によるものとする。なお、養生工（特殊養生）による
場合の数量は、次式による。
特殊養生（㎡）＝一般養生（㎡）× t
t：コンクリートの厚さ（m）
2. 諸雑費は、シート・養生マット等の費用であり、労務費の合計額に上表の
率を乗じた金額を上限として計上する。

① 670

Ⅱ-4-④-6

4-4 養生
一般養生における歩掛は、次表を標準とする。

表4.6 一般養生歩掛 (100㎡当り)

名 称	規 格	単 位	縦 排 水 溝 小 段 排 水 溝	防 草 コ ン ク リ ー ト
土 木 一 般 世 話 役		人	0.23	0.1
普 通 作 業 員		#	0.62	0.34
諸 雑 費		%	2	2

(注) 1. 養生工（特殊養生）については、「第Ⅱ編第4章④コンクリート工5-3
養生工（特殊養生）」によるものとする。なお、養生工（特殊養生）による
場合の数量は、次式による。
特殊養生（㎡）＝一般養生（㎡）× t
t：コンクリートの厚さ（m）
2. 諸雑費は、シート・養生マット等の費用であり、労務費の合計額に上表の
率を乗じた金額を上限として計上する。

① 670

Ⅱ-4-④-6

土木工事標準積算基準（令和3年4月1日一部改正）新旧対照表

頁

新

旧

第Ⅲ編第1章

③消波工

Ⅲ-1-③-5

(①875)

4-4-3 コンクリート工

(1) コンクリート投入打設方法

コンクリート投入打設方法は、クレーン打設を標準とする。

(2) コンクリート投入打設歩掛

コンクリート投入打設歩掛及びクレーンの運転時間は、次表を標準とする。

表4.6 コンクリート投入打設歩掛 (100m³当り)

名 称	規 格	単位	ブロック実質量	
			11.0tを超え 25.0t以下	25.0tを超え 50.0t以下
土木一般世話役		人	0.9	0.7
特 殊 作 業 員		〃	1.8	1.5
普 通 作 業 員		〃	2.5	2.1
ク ロ ー ラ クレーン運転	油圧駆動ウインチ・ラチスジブ型 100t吊	日	1.2	0.8

(注) 現場条件等で上表により難い場合は、別途考慮する。

(3) 養生工

養生工の歩掛は、次表を標準とする。なお、給熱養生の場合は別途考慮する。

表4.7 一般養生工歩掛 (100m³当り)

名 称	単位	ブロック実質量	
		11.0tを超え25.0t以下	25.0tを超え50.0t以下
普通作業員	人	1.0	0.6

(注) 本歩掛では、むしろ、シート掛け、養生剤程度のものを使用する。

(4) 材料の使用量

材料の使用量は、次式による。

使用量 (m³) =設計量×(1+K)

K：ロス率

表4.8 ロス率

材 料	ロ ス 率
コ ン ク リ ー ト	+0.01

(注) 現場練りコンクリートを使用する場合も、上表のロス率を用いてもよい。

4-4-4 諸雑費

諸雑費は、型枠はく離剤、インパクトレンチ損料、コンクリートバケット、パイプレータ、養生シート及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に次表の率を乗じた金額を上限として計上する。

表4.9 諸雑費率 (%)

諸 雑 費 率	3
---------	---

(注) 一般養生を行わない場合も適用出来る。

4-5 横取り

4-5-1 横取り歩掛

(1) 日当り施工量 (Q_{CI})

ブロックの横取りの作業に関する日当り施工量は、次表を標準とする。

表4.10 日当り施工歩掛量(Q_{CI}) (個/日)

ブロック実質量	11.0tを超え25.0t以下	25.0tを超え50.0t以下
横 取 り	40	39

4-4-3 コンクリート工

(1) コンクリート投入打設方法

コンクリート投入打設方法は、クレーン打設を標準とする。

(2) コンクリート投入打設歩掛

コンクリート投入打設歩掛及びクレーンの運転時間は、次表を標準とする。

表4.6 コンクリート投入打設歩掛 (100m³当り)

名 称	規 格	単位	ブロック実質量	
			11.0tを超え 25.0t以下	25.0tを超え 50.0t以下
土木一般世話役		人	1.0	0.78
特 殊 作 業 員		〃	2.0	1.67
普 通 作 業 員		〃	2.78	2.33
ク ロ ー ラ クレーン運転	油圧駆動ウインチ・ラチスジブ型 100t吊	日	1.33	0.89

(注) 現場条件等で上表により難い場合は、別途考慮する。

(3) 養生工

養生工の歩掛は、次表を標準とする。なお、給熱養生の場合は別途考慮する。

表4.7 一般養生工歩掛 (100m³当り)

名 称	単位	ブロック実質量	
		11.0tを超え25.0t以下	25.0tを超え50.0t以下
普通作業員	人	1.11	0.67

(注) 本歩掛では、むしろ、シート掛け、養生剤程度のものを使用する。

(4) 材料の使用量

材料の使用量は、次式による。

使用量 (m³) =設計量×(1+K)

K：ロス率

表4.8 ロス率

材 料	ロ ス 率
コ ン ク リ ー ト	+0.01

(注) 現場練りコンクリートを使用する場合も、上表のロス率を用いてもよい。

4-4-4 諸雑費

諸雑費は、型枠はく離剤、インパクトレンチ損料、コンクリートバケット、パイプレータ、養生シート及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に次表の率を乗じた金額を上限として計上する。

表4.9 諸雑費率 (%)

諸 雑 費 率	3
---------	---

(注) 一般養生を行わない場合も適用出来る。

4-5 横取り

4-5-1 横取り歩掛

(1) 日当り施工量 (Q_{CI})

ブロックの横取りの作業に関する日当り施工量は、次表を標準とする。

表4.10 日当り施工歩掛量(Q_{CI}) (個/日)

ブロック実質量	11.0tを超え25.0t以下	25.0tを超え50.0t以下
横 取 り	40	39

Ⅲ-1-③-5

① 875

Ⅲ-1-③-5

① 875

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

頁

第Ⅲ編第３章
②コンクリート工
②-1コンクリート工

Ⅲ-3-②-3
(①1022)

新

7. 砂防コンクリート打設歩掛

7-1 一般部コンクリート打設歩掛

一般部コンクリート打設にかかる施工歩掛は、次表を標準とする。

表7.1 一般部コンクリート打設歩掛

(100 m²当り)

名 称		規 格	単 位	1日当り打設量 (m ² /日)	
				10以上 50未満	50以上 140未満
土 木 一 般 世 話 役			人	1.8 (1.6)	1.3 (1.1)
特 殊 作 業 員			〃	4.6 (4.4)	3.0 (2.8)
普 通 作 業 員			〃	5.4 (5.1)	3.5 (3.2)
ラフテレーンクレーン 運		油圧伸縮ジブ型・排出ガス対策 型(第3次基準値)・低騒音型・ 25t吊	日	1.7 (1.7)	1.1 (1.1)
雑工種率	チップング	人力施工	%	17 (18)	26 (29)
		機械施工	〃	20 (21)	30 (33)
	岩盤清掃		〃	9 (10)	14 (15)
諸 雑 費 率			〃	16 (12)	25 (19)

(注) 1. 本歩掛は、コンクリート打設・養生、打継面・岩着面のモルタル敷均し、打継面清掃、チップング・岩盤清掃等を含む。なお、雑工種は必要に応じて計上するものとし労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
[チップング]
①人力施工：岩盤面や打継面でチップングが必要な場合に計上。
・チップング労務、空気圧縮機賃料、さく岩機損料及び運転経費等の経費である。
②機械施工：既設堰堤への腹付け施工で、既設堰堤等へのチップングが必要な場合に計上。
・チップング労務、油圧式トンネル切削機（ベースマシン含む）損料及び運転経費等の費用である。
[岩盤清掃]
岩盤清掃労務、高圧洗浄機損料、工事用水中モータポンプ賃料、電力に関する経費等の費用である。
2. 特殊養生を必要とする場合は（ ）内の数値を計上し、特殊養生（練炭）に要する費用は「第Ⅲ編第3章④養生工（練炭）」により別途計上する。なお、ジェットヒータ養生を行う場合は、ジェットヒータ養生に要する費用を別途計上する。
3. 諸雑費は、スコップ、養生マット、コンクリートバケット賃料、コンクリートパイブプレート賃料、工事用水中モータポンプ賃料、高圧洗浄機損料及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
4. コンクリートバケット容量は、1.0 m²を標準とし、これにより難い場合は、別途考慮する。
5. ラフテレーンクレーンは、賃料とする。

① 1022

Ⅲ-3-②-3

旧

7. 砂防コンクリート打設歩掛

7-1 一般部コンクリート打設歩掛

一般部コンクリート打設にかかる施工歩掛は、次表を標準とする。

表7.1 一般部コンクリート打設歩掛

(100 m²当り)

名 称		規 格	単 位	1日当り打設量 (m ² /日)	
				10以上 50未満	50以上 140未満
土 木 一 般 世 話 役			人	2.00 (1.78)	1.44 (1.22)
特 殊 作 業 員			〃	5.11 (4.89)	3.33 (3.11)
普 通 作 業 員			〃	6.00 (5.67)	3.89 (3.56)
ラフテレーンクレーン 運		油圧伸縮ジブ型・排出ガス対策 型(第3次基準値)・低騒音型・ 25t吊	日	1.89 (1.89)	1.22 (1.22)
雑工種率	チップング	人力施工	%	17 (18)	26 (29)
		機械施工	〃	20 (21)	30 (33)
	岩盤清掃		〃	9 (10)	14 (15)
諸 雑 費 率			〃	16 (12)	25 (19)

(注) 1. 本歩掛は、コンクリート打設・養生、打継面・岩着面のモルタル敷均し、打継面清掃、チップング・岩盤清掃等を含む。なお、雑工種は必要に応じて計上するものとし労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
[チップング]
①人力施工：岩盤面や打継面でチップングが必要な場合に計上。
・チップング労務、空気圧縮機賃料、さく岩機損料及び運転経費等の経費である。
②機械施工：既設堰堤への腹付け施工で、既設堰堤等へのチップングが必要な場合に計上。
・チップング労務、油圧式トンネル切削機（ベースマシン含む）損料及び運転経費等の費用である。
[岩盤清掃]
岩盤清掃労務、高圧洗浄機損料、工事用水中モータポンプ賃料、電力に関する経費等の費用である。
2. 特殊養生を必要とする場合は（ ）内の数値を計上し、特殊養生（練炭）に要する費用は「第Ⅲ編第3章④養生工（練炭）」により別途計上する。なお、ジェットヒータ養生を行う場合は、ジェットヒータ養生に要する費用を別途計上する。
3. 諸雑費は、スコップ、養生マット、コンクリートバケット賃料、コンクリートパイブプレート賃料、工事用水中モータポンプ賃料、高圧洗浄機損料及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
4. コンクリートバケット容量は、1.0 m²を標準とし、これにより難い場合は、別途考慮する。
5. ラフテレーンクレーンは、賃料とする。

① 1022

Ⅲ-3-②-3

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

頁

新

旧

第Ⅲ編第3章

②コンクリート工

②-1コンクリート工

Ⅲ-3-②-4

①1023

7－2 堤冠コンクリート打設歩掛

堤冠コンクリート打設歩掛は、次表を標準とする。

表7. 2 堤冠コンクリート打設歩掛

(10 m³当り)

名 称	規 格	単 位	1ブロック当り打設量(m ³ /ブロック)	
			グラノリシック 20 未満	富配合 30 未満
土 木 一 般 世 話 役		人	0.68 (0.60)	0.38 (0.30)
特 殊 作 業 員		〃	2.9 (2.7)	1.5 (1.3)
普 通 作 業 員		〃	1.3 (1.1)	0.68 (0.50)
ラフテレーンクレーン 運 転	油圧伸縮ジブ型・排出ガス 対策型(第3次基準値)・ 低騒音型・25 t 吊	H	0.24 (0.24)	0.24 (0.24)
諸 雑 費 率		%	12 (6)	22 (12)

(注) 1. 本歩掛は、コンクリート打設・養生等を含む。
2. 特殊養生を必要とする場合は（ ）内の数値を計上し、特殊養生（練炭）に要する費用は「第Ⅲ編第3章④養生工（練炭）」により別途計上する。なお、ジェットヒータ養生を行う場合は、ジェットヒータ養生に要する費用を別途計上する。
3. 諸雑費は、スコップ、養生マット、コンクリートバケット賃料、コンクリートパイプレータ賃料、工事用水中モータポンプ賃料、高圧洗浄機損料及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
4. コンクリートバケット容量は、1.0 m³ を標準とし、これにより難しい場合は、別途考慮する。
5. ラフテレーンクレーンは、賃料とする。

8. 止水板設置

8－1 止水板（塩化ビニル製止水板・ゴム製止水板）設置歩掛

10m当りの止水板設置歩掛は、次表を標準とする。

表8. 1 止水板設置歩掛

(10m当り)

名 称	単 位	数 量
土 木 一 般 世 話 役	人	0.3
普 通 作 業 員	〃	0.8

8－2 止水板使用数量

止水板の使用数量は、次式による。

使用数量（m）＝設計数量（m）×（1＋K）… 式8.1

K：ロス率

表8. 2 ロス率(K)

材 料 名	ロス率
止 水 板	+0.07

Ⅲ－3－②－4

① 1023

7－2 堤冠コンクリート打設歩掛

堤冠コンクリート打設歩掛は、次表を標準とする。

表7. 2 堤冠コンクリート打設歩掛

(10 m³当り)

名 称	規 格	単 位	1ブロック当り打設量(m ³ /ブロック)	
			グラノリシック 20 未満	富配合 30 未満
土 木 一 般 世 話 役		人	0.76 (0.67)	0.42 (0.33)
特 殊 作 業 員		〃	3.22 (3.00)	1.67 (1.44)
普 通 作 業 員		〃	1.44 (1.22)	0.76 (0.56)
ラフテレーンクレーン 運 転	油圧伸縮ジブ型・排出ガス 対策型(第3次基準値)・ 低騒音型・25 t 吊	H	0.27 (0.27)	0.27 (0.27)
諸 雑 費 率		%	12 (6)	22 (12)

(注) 1. 本歩掛は、コンクリート打設・養生等を含む。
2. 特殊養生を必要とする場合は（ ）内の数値を計上し、特殊養生（練炭）に要する費用は「第Ⅲ編第3章④養生工（練炭）」により別途計上する。なお、ジェットヒータ養生を行う場合は、ジェットヒータ養生に要する費用を別途計上する。
3. 諸雑費は、スコップ、養生マット、コンクリートバケット賃料、コンクリートパイプレータ賃料、工事用水中モータポンプ賃料、高圧洗浄機損料及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
4. コンクリートバケット容量は、1.0 m³ を標準とし、これにより難しい場合は、別途考慮する。
5. ラフテレーンクレーンは、賃料とする。

8. 止水板設置

8－1 止水板（塩化ビニル製止水板・ゴム製止水板）設置歩掛

10m当りの止水板設置歩掛は、次表を標準とする。

表8. 1 止水板設置歩掛

(10m当り)

名 称	単 位	数 量
土 木 一 般 世 話 役	人	0.3
普 通 作 業 員	〃	0.8

8－2 止水板使用数量

止水板の使用数量は、次式による。

使用数量（m）＝設計数量（m）×（1＋K）… 式8.1

K：ロス率

表8. 2 ロス率(K)

材 料 名	ロス率
止 水 板	+0.07

Ⅲ－3－②－4

① 1023

第Ⅲ編第3章

②コンクリート工

②-2コンクリート工

(ケーブルクレーン打設)

Ⅲ-3-②-7

(①1026)

②-2 コンクリート工(ケーブルクレーン打設)

1. 適用範囲

本資料は、砂防工（本堰堤、副堰堤、床固め、帯工、水叩き、側壁、護岸）のコンクリート工のうち、ケーブルクレーン打設で施工する場合に適用する。

2. 機種の選定

機械・規格は、次表を標準とする。

表2.1 機種の選定

作業種別	機 械 名	規 格	単 位	数 量	摘 要
コンクリート投入	コンクリートバケット	[両開ゴムシール付ローラゲート型] 容量1.0㎡	台	1	
	ケーブルクレーン	[両端固定・ディーゼル駆動式] 定格荷重2.9t吊	〃	1	砂防工用
型枠設置・撤去	ケーブルクレーン	[両端固定・ディーゼル駆動式] 定格荷重2.9t吊	〃	1	砂防工用

(注) 現場条件により上表により難い場合は、現場条件に適合した機械・規格を別途考慮する。

3. 材料使用数量

コンクリートの使用数量は、次式による。

使用数量（㎡）＝設計数量（㎡）×（1＋K）……………式3.1

K：ロス率

表3.1 ロス率(K)

材 料 名	ロ ス 率
コ ン ク リ ー ト	+0.04

4. コンクリート投入

コンクリート投入（打継面・岩着面のモルタル敷均し含む）は、下記を標準とする。

4-1 コンクリート投入日当り編成人員

表4.1 日当り編成人員 (人／日)

名 称	特殊作業員		普通作業員
	運転員	バケット	合 図
ケーブルクレーン	1	1	1

4-2 ケーブルクレーンの作業能力

運転1時間当り投入数量は、次式による。

$$Q = \frac{60 \times q}{Cm}$$

Q：運転1時間当り投入数量 (㎡／h)

q：コンクリートバケット容量 (㎡)

Cm：1サイクル当り所要時間 (min／回)

4-3 ケーブルクレーンのサイクルタイム

サイクルタイムは、次式による。

$$Cm = \frac{2L}{V_1} + \frac{2(h_1 + h_2)}{V_2} + t$$

Cm：1サイクル当り所要時間 (min／回)

t：バケット積卸し、コンクリート放出時間 (min／回)

t＝3minとする。

V1（横行速度）、V2（巻上・巻下速度）は、次表を標準とする。

① 1026Ⅲ-3-②-7

②-2 コンクリート工(ケーブルクレーン打設)

1. 適用範囲

本資料は、砂防工（本堰堤、副堰堤、床固め、帯工、水叩き、側壁、護岸）のコンクリート工のうち、ケーブルクレーン打設で施工する場合に適用する。

2. 機種の選定

機械・規格は、次表を標準とする。

表2.1 機種の選定

作業種別	機 械 名	規 格	単 位	数 量	摘 要
コンクリート投入	コンクリートバケット	[両開ゴムシール付ローラゲート型] 容量1.0㎡	台	1	
	ケーブルクレーン	[両端固定・ディーゼル駆動式] 定格荷重2.9t吊	〃	1	砂防工用
型枠設置・撤去	ケーブルクレーン	[両端固定・ディーゼル駆動式] 定格荷重2.9t吊	〃	1	砂防工用

(注) 現場条件により上表により難い場合は、現場条件に適合した機械・規格を別途考慮する。

3. 材料使用数量

コンクリートの使用数量は、次式による。

使用数量（㎡）＝設計数量（㎡）×（1＋K）……………式3.1

K：ロス率

表3.1 ロス率(K)

材 料 名	ロ ス 率
コ ン ク リ ー ト	+0.04

4. コンクリート投入

コンクリート投入（打継面・岩着面のモルタル敷均し含む）は、下記を標準とする。

4-1 コンクリート投入日当り編成人員

表4.1 日当り編成人員 (人／日)

名 称	特殊作業員		普通作業員
	運転員	バケット	合 図
ケーブルクレーン	1	1	1

4-2 ケーブルクレーンの作業能力

運転1時間当り投入数量は、次式による。

$$Q = \frac{60 \times q}{Cm \div 0.9}$$

Q：運転1時間当り投入数量 (㎡／h)

q：コンクリートバケット容量 (㎡)

Cm：1サイクル当り所要時間 (min／回)

4-3 ケーブルクレーンのサイクルタイム

サイクルタイムは、次式による。

$$Cm = \frac{2L}{V_1} + \frac{2(h_1 + h_2)}{V_2} + t$$

Cm：1サイクル当り所要時間 (min／回)

t：バケット積卸し、コンクリート放出時間 (min／回)

t＝3minとする。

V1（横行速度）、V2（巻上・巻下速度）は、次表を標準とする。

① 1026Ⅲ-3-②-7

第Ⅲ編第3章

②コンクリート工

②-2コンクリート工

(ケーブルクレーン打設)

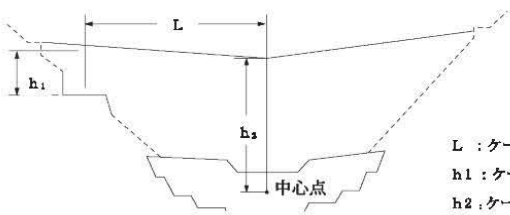
Ⅲ-3-②-8

①1027

表4. 2 横行速度(V₁), 巻上・巻下速度(V₂) (m/min)

名 称	速 度
横行速度 (V ₁)	0.52L+56
巻上・巻下速度 (V ₂)	2.11{(h ₁ +h ₂)/2}+6.67

(注) 現場条件により本式を適用し難い場合は、別途考慮する。



L : ケーブルクレーン横行距離 (m)
h₁ : ケーブルクレーン巻上高 (m)
h₂ : ケーブルクレーン巻下高 (m)

5. 型 枠 工

5-1 適用範囲

外部型枠, 内部型枠に適用する。

5-2 型枠設置・撤去, ケレンはく離剤塗布施工歩掛

型枠 100 m² 当り施工歩掛は、次表を標準とする。

表5. 1 型枠設置・撤去, ケレンはく離剤塗布施工歩掛 (100 m²当り)

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人	2.0	
型 わ く 工		〃	13.0	
普 通 作 業 員		〃	13.0	
ケーブルクレーン運転	[両端固定・ディーゼル駆動式] 定格荷重 2.9 t	日	2.0	機械損料
諸 雑 費 率		%	9	

(注) 諸雑費は、メタルフォーム、木製型枠、角パイプ、フォームタイ、座金、プラスチックコン、セパレータ、丸鋼、はく離剤等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

6. コンクリート締固め, 養生, 打継面清掃歩掛

10 m²当りの施工歩掛は、次表を標準とする。

表6. 1 コンクリート締固め, 養生, 打継面清掃歩掛 (10 m²当り)

施工内容		コンクリート締固め, 打継面清掃 (m ² /日)			養 生
		50未満	50 以上 100 未満	100以上	
名称	単位				
土 木 一 般 世 話 役	人	0.14	0.10	0.10	—
特 殊 作 業 員	〃	0.28	0.21	0.14	—
普 通 作 業 員	〃	0.39	0.32	0.25	0.13
諸 雑 費 率	%	9	10	10	39 (2)

(注) 1. コンクリート締固め, 打継面清掃の諸雑費は、コンクリートパイププレート損料, 高圧洗浄機損料, 高圧洗浄機運転経費及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
2. 養生の諸雑費は、養生マット, 工事用水中モータポンプ損料, 工事用水中モータポンプ運転経費及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

Ⅲ-3-②-8

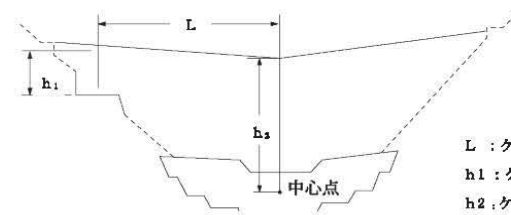
① 1027

旧

表4. 2 横行速度(V₁), 巻上・巻下速度(V₂) (m/min)

名 称	速 度
横行速度 (V ₁)	0.52L+56
巻上・巻下速度 (V ₂)	2.11{(h ₁ +h ₂)/2}+6.67

(注) 現場条件により本式を適用し難い場合は、別途考慮する。



L : ケーブルクレーン横行距離 (m)
h₁ : ケーブルクレーン巻上高 (m)
h₂ : ケーブルクレーン巻下高 (m)

5. 型 枠 工

5-1 適用範囲

外部型枠, 内部型枠に適用する。

5-2 型枠設置・撤去, ケレンはく離剤塗布施工歩掛

型枠 100 m² 当り施工歩掛は、次表を標準とする。

表5. 1 型枠設置・撤去, ケレンはく離剤塗布施工歩掛 (100 m²当り)

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人	2.0	
型 わ く 工		〃	13.0	
普 通 作 業 員		〃	13.0	
ケーブルクレーン運転	[両端固定・ディーゼル駆動式] 定格荷重 2.9 t	日	2.0	機械損料
諸 雑 費 率		%	9	

(注) 諸雑費は、メタルフォーム、木製型枠、角パイプ、フォームタイ、座金、プラスチックコン、セパレータ、丸鋼、はく離剤等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

6. コンクリート締固め, 養生, 打継面清掃歩掛

10 m²当りの施工歩掛は、次表を標準とする。

表6. 1 コンクリート締固め, 養生, 打継面清掃歩掛 (10 m²当り)

施工内容		コンクリート締固め, 打継面清掃 (m ² /日)			養 生
		50未満	50 以上 100 未満	100以上	
名称	単位				
土 木 一 般 世 話 役	人	0.16	0.11	0.11	—
特 殊 作 業 員	〃	0.31	0.23	0.16	—
普 通 作 業 員	〃	0.43	0.36	0.28	0.14
諸 雑 費 率	%	9	10	10	39 (2)

(注) 1. コンクリート締固め, 打継面清掃の諸雑費は、コンクリートパイププレート損料, 高圧洗浄機損料, 高圧洗浄機運転経費及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
2. 養生の諸雑費は、養生マット, 工事用水中モータポンプ損料, 工事用水中モータポンプ運転経費及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

Ⅲ-3-②-8

① 1027

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

頁

新

旧

第Ⅲ編第３章

②コンクリート工

②-2コンクリート工

(ケーブルクレーン打設)

Ⅲ-3-②-9

(①1028)

3. 養生の（ ）内の数値は、自然水を利用する場合に適用する。自然水を利用する施設が必要な場合は、別途計上する。

4. 特殊養生の場合は「第Ⅲ編第３章④養生工（練炭）」を別途計上する。なお、ジェットヒータ養生については別途考慮する。

7. 堤冠コンクリート締固め、養生歩掛

10㎡当りの締固め、養生歩掛は、次表を標準とする。

表7. 1 堤冠コンクリート締固め、養生歩掛

(10㎡当り)

施工内容 名称 単位		1ブロック当り締固め量(㎡/ブロック)			堤冠コンクリート養生
		鉄材 3未満	グラノリシック 20未満	富配合 30未満	
土木一般世話役	人	3.3	0.6	0.3	—
特殊作業員	〃	5.7	2.7	1.3	—
普通作業員	〃	12.0	1.1	0.5	0.9
諸雑費率	%	4	10	10	39 (0.3)

(注) 1. 堤冠コンクリート締固めの諸雑費は、コンクリートパイププレート損料、運転経費及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

2. 堤冠コンクリート養生の諸雑費は、養生マット、散水養生で使用する工事用水中モータポンプ損料、工事用水中モータポンプ運転経費及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

3. 堤冠コンクリート養生の諸雑費率の（ ）内の数値は、自然水を利用する場合に適用する。自然水を利用する施設が必要な場合は、別途計上する。

4. 特殊養生の場合は「第Ⅲ編第３章④養生工（練炭）」を別途計上する。なお、ジェットヒータ養生については別途考慮する。

8. 岩盤清掃歩掛

10㎡当りの岩盤清掃歩掛は、次表を標準とする。

表8. 1 岩盤清掃歩掛

(10㎡当り)

名 称	単位	数 量
土木一般世話役	人	0.1
普通作業員	〃	0.5
諸雑費率	%	33

(注) 諸雑費は、高圧洗浄機損料、工事用水中モータポンプ損料、高圧洗浄機運転経費、工事用水中モータポンプ運転経費及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

9. チッピング歩掛

10㎡当りのチッピング歩掛は、次表を標準とする。

表9. 1 チッピング歩掛

(10㎡当り)

名 称	単位	数 量
土木一般世話役	人	0.1
特殊作業員	〃	0.3
普通作業員	〃	0.3
諸雑費率	%	23

(注) 1. 継続工事の打継面処理には、適用しない。

2. 諸雑費は、空気圧縮機損料、さく岩機損料、さく岩機運転経費及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

① 1028

Ⅲ-3-②-9

3. 養生の（ ）内の数値は、自然水を利用する場合に適用する。自然水を利用する施設が必要な場合は、別途計上する。

4. 特殊養生の場合は「第Ⅲ編第３章④養生工（練炭）」を別途計上する。なお、ジェットヒータ養生については別途考慮する。

7. 堤冠コンクリート締固め、養生歩掛

10㎡当りの締固め、養生歩掛は、次表を標準とする。

表7. 1 堤冠コンクリート締固め、養生歩掛

(10㎡当り)

施工内容 名称 単位		1ブロック当り締固め量(㎡/ブロック)			堤冠コンクリート養生
		鉄材 3未満	グラノリシック 20未満	富配合 30未満	
土木一般世話役	人	3.67	0.67	0.33	—
特殊作業員	〃	6.33	3.00	1.44	—
普通作業員	〃	13.33	1.22	0.56	1.00
諸雑費率	%	4	10	10	39 (0.3)

(注) 1. 堤冠コンクリート締固めの諸雑費は、コンクリートパイププレート損料、運転経費及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

2. 堤冠コンクリート養生の諸雑費は、養生マット、散水養生で使用する工事用水中モータポンプ損料、工事用水中モータポンプ運転経費及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

3. 堤冠コンクリート養生の諸雑費率の（ ）内の数値は、自然水を利用する場合に適用する。自然水を利用する施設が必要な場合は、別途計上する。

4. 特殊養生の場合は「第Ⅲ編第３章④養生工（練炭）」を別途計上する。なお、ジェットヒータ養生については別途考慮する。

8. 岩盤清掃歩掛

10㎡当りの岩盤清掃歩掛は、次表を標準とする。

表8. 1 岩盤清掃歩掛

(10㎡当り)

名 称	単位	数 量
土木一般世話役	人	0.1
普通作業員	〃	0.5
諸雑費率	%	33

(注) 諸雑費は、高圧洗浄機損料、工事用水中モータポンプ損料、高圧洗浄機運転経費、工事用水中モータポンプ運転経費及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

9. チッピング歩掛

10㎡当りのチッピング歩掛は、次表を標準とする。

表9. 1 チッピング歩掛

(10㎡当り)

名 称	単位	数 量
土木一般世話役	人	0.1
特殊作業員	〃	0.3
普通作業員	〃	0.3
諸雑費率	%	23

(注) 1. 継続工事の打継面処理には、適用しない。

2. 諸雑費は、空気圧縮機損料、さく岩機損料、さく岩機運転経費及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

① 1028

Ⅲ-3-②-9

土木工事標準積算基準（令和3年4月1日一部改正）新旧対照表

頁

新

旧

第Ⅲ編第3章

②養生工（練炭）

Ⅲ-3-④-1

（①1045）

④ 養生工（練炭）

1. 適用範囲

本資料は、砂防工事における冬期のコンクリート養生（練炭）に適用する。

2. 施工歩掛

養生歩掛は、次表を標準とする。

表2.1 コンクリート養生（砂防工）歩掛（10㎡当り）

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人	0.40	
諸 雑 費 率		%	13	

（注） 諸雑費は、シート（耐火性）、練炭、コンロ、足場板、単管、自在クランプの費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

3. 単 価 表

（1）コンクリート養生（砂防工）10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人	0.40	表2.1
諸 雑 費		式	1	〃
計				

Ⅲ-3-④-1

① 1045

④ 養生工（練炭）

1. 適用範囲

本資料は、砂防工事における冬期のコンクリート養生（練炭）に適用する。

2. 施工歩掛

養生歩掛は、次表を標準とする。

表2.1 コンクリート養生（砂防工）歩掛（10㎡当り）

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人	0.44	
諸 雑 費 率		%	13	

（注） 諸雑費は、シート（耐火性）、練炭、コンロ、足場板、単管、自在クランプの費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

3. 単 価 表

（1）コンクリート養生（砂防工）10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人	0.44	表2.1
諸 雑 費		式	1	〃
計				

Ⅲ-3-④-1

① 1045

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第１章

⑤コンクリート舗装工

⑤-1コンクリート舗装工

IV-1-⑤-2

(②52)

3-2 舗設歩掛

舗設歩掛は、次表を標準とする。

表3. 2 舗設歩掛 (100m²当り)

名 称	単位	機 械 舗 設		人 力 舗 設	
		1車	2車	平均舗設厚 20cm以上	平均舗設厚 20cm未満
土 木 一 般 世 話 役	人	0. 81	0. 73	1. 56	1. 08
特 殊 作 業 員	#	2. 52	1. 12	4. 85	3. 35
普 通 作 業 員	#	5. 66	2. 98	9. 23	6. 38
左 官	#	—	0. 66	—	
コンクリートスプレッド運転	h	1. 42	1. 31	—	
コンクリートフィニッシャ運転	#	1. 42	1. 31	—	
コンクリートレベラ運転	#	1. 42	1. 31	—	
ラフテレーンクレーン運転	日	0. 12	—	—	
諸 雑 費 率	%	18	20	18	27

(注) 1. 機械舗設で1車とは1車線施工であり、2車とは2車線同時施工をいう。
2. 1車において、片側交互交通規制で施工する場合は、ラフテレーンクレーン運転及び諸雑費を除いた、上記歩掛の各々に1.1を乗じた数値を計上する。
3. ラフテレーンクレーンは、賃料とする。
4. 「2車」のコンクリートフィニッシャは、分解組立費、運搬費、運搬中の損料を別途計上する。
5. 諸雑費は、養生に使用するマット、散水車等の費用及び舗設に使用する軌道・型枠、機械（トラック（クレーン装置付 ベーストラック4t級・吊能力2.9t）、コンクリートカッタ等）の費用であり、労務費、機械賃料、機械損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。ただし、人力施工の場合は、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
6. ターンテーブルが必要な場合は別途計上する。

3-3 舗設用コンクリート使用量

舗設用コンクリート使用量は、次式による。

使用量（m³）＝設計面積（m²）×平均舗設厚（m）×（1＋K）……式3. 1

K：ロス率

表3. 3 ロス率(K)

平均舗設厚	25cm未満	25cm以上30cm以下
ロ ス 率	＋0. 04	＋0. 03

3-4 目地材料費

コンクリート舗装における横・縦目地の材料費については、別途計上すること。

② 52

IV－1－⑤－2

旧

3-2 舗設歩掛

舗設歩掛は、次表を標準とする。

表3. 2 舗設歩掛 (100m²当り)

名 称	単位	機 械 舗 設		人 力 舗 設	
		1車	2車	平均舗設厚 20cm以上	平均舗設厚 20cm未満
土 木 一 般 世 話 役	人	0. 90	0. 81	1. 73	1. 20
特 殊 作 業 員	#	2. 80	1. 24	5. 39	3. 72
普 通 作 業 員	#	6. 29	3. 31	10. 26	7. 09
左 官	#	—	0. 73	—	
コンクリートスプレッド運転	h	1. 58	1. 46	—	
コンクリートフィニッシャ運転	#	1. 58	1. 46	—	
コンクリートレベラ運転	#	1. 58	1. 46	—	
ラフテレーンクレーン運転	日	0. 13	—	—	
諸 雑 費 率	%	18	20	18	27

(注) 1. 機械舗設で1車とは1車線施工であり、2車とは2車線同時施工をいう。
2. 1車において、片側交互交通規制で施工する場合は、ラフテレーンクレーン運転及び諸雑費を除いた、上記歩掛の各々に1.1を乗じた数値を計上する。
3. ラフテレーンクレーンは、賃料とする。
4. 「2車」のコンクリートフィニッシャは、分解組立費、運搬費、運搬中の損料を別途計上する。
5. 諸雑費は、養生に使用するマット、散水車等の費用及び舗設に使用する軌道・型枠、機械（トラック（クレーン装置付 ベーストラック4t級・吊能力2.9t）、コンクリートカッタ等）の費用であり、労務費、機械賃料、機械損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。ただし、人力施工の場合は、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
6. ターンテーブルが必要な場合は別途計上する。

3-3 舗設用コンクリート使用量

舗設用コンクリート使用量は、次式による。

使用量（m³）＝設計面積（m²）×平均舗設厚（m）×（1＋K）……式3. 1

K：ロス率

表3. 3 ロス率(K)

平均舗設厚	25cm未満	25cm以上30cm以下
ロ ス 率	＋0. 04	＋0. 03

3-4 目地材料費

コンクリート舗装における横・縦目地の材料費については、別途計上すること。

② 52

IV－1－⑤－2

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第１章

⑤コンクリート舗装工

⑤-2連続鉄筋コンクリート舗装工

Ⅳ-1-⑤-7

(②57)

3－2 舗設歩掛

舗設歩掛は、次表を標準とする。

表3. 2 舗設歩掛 (100㎡当り)

名 称	規 格	単位	数量
土 木 一 般 世 話 役		人	0. 50
特 殊 作 業 員		#	0. 40
普 通 作 業 員		#	1. 50
鉄 筋 工		#	1. 20
左 官		#	0. 40
スリップフォームペーパー運転	コンクリート舗装用 最大舗装幅6m 最大舗装厚30cm	日	0. 12
諸 雑 費 率		%	36

(注) 1. 横目地設置の有無にかかわらず適用出来る。
2. 諸雑費は、養生に使用するマット、散水車等の費用及び舗設に使用する端部型枠、トラック〔〔クレーン装置付〕 ペーストラック 4 t級・吊能力2.9 t〕、センサライン、結束線等の費用であり、労務費、機械損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
3. ターンテーブルが必要な場合は、別途計上すること。

3－3 舗設用コンクリート使用量

舗設用コンクリート使用量は、次式による。

使用量 (m³)＝設計面積 (m²)×舗設厚 (m)×(1+K)……式 3. 1

K：ロス率

表3. 3 ロス率(K)

舗 設 厚	ロ ス 率
25cm未満	+0. 04
25cm以上30cm以下	+0. 03

3－4 目地材料費

目地材料費は、「第Ⅳ編第１章⑤－１コンクリート舗装工」より縦目地工・横目地工を別途計上すること。

3－5 スパースー

スパースーについては、連続スパースー（チェア）を使用するものとし、使用量は次表を標準とする。
なお、単独スパースーを用いる場合は別途考慮すること。

表3. 4 スパースー使用量 (100㎡当り)

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
スパースー		m	50	連続スパースー

(注) 規格については、舗装厚と現場状況に応じて高さ・長さを決めること。

Ⅳ－1－⑤－7

② 57

旧

3－2 舗設歩掛

舗設歩掛は、次表を標準とする。

表3. 2 舗設歩掛 (100㎡当り)

名 称	規 格	単位	数量
土 木 一 般 世 話 役		人	0. 60
特 殊 作 業 員		#	0. 40
普 通 作 業 員		#	1. 70
鉄 筋 工		#	1. 30
左 官		#	0. 40
スリップフォームペーパー運転	コンクリート舗装用 最大舗装幅6m 最大舗装厚30cm	日	0. 13
諸 雑 費 率		%	36

(注) 1. 横目地設置の有無にかかわらず適用出来る。
2. 諸雑費は、養生に使用するマット、散水車等の費用及び舗設に使用する端部型枠、トラック〔〔クレーン装置付〕 ペーストラック 4 t級・吊能力2.9 t〕、センサライン、結束線等の費用であり、労務費、機械損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
3. ターンテーブルが必要な場合は、別途計上すること。

3－3 舗設用コンクリート使用量

舗設用コンクリート使用量は、次式による。

使用量 (m³)＝設計面積 (m²)×舗設厚 (m)×(1+K)……式 3. 1

K：ロス率

表3. 3 ロス率(K)

舗 設 厚	ロ ス 率
25cm未満	+0. 04
25cm以上30cm以下	+0. 03

3－4 目地材料費

目地材料費は、「第Ⅳ編第１章⑤－１コンクリート舗装工」より縦目地工・横目地工を別途計上すること。

3－5 スパースー

スパースーについては、連続スパースー（チェア）を使用するものとし、使用量は次表を標準とする。
なお、単独スパースーを用いる場合は別途考慮すること。

表3. 4 スパースー使用量 (100㎡当り)

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
スパースー		m	50	連続スパースー

(注) 規格については、舗装厚と現場状況に応じて高さ・長さを決めること。

Ⅳ－1－⑤－7

② 57

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第１章

⑤コンクリート舗装工

⑤-2連続鉄筋コンクリート舗装工

Ⅳ-1-⑤-8

(②58)

4. 目地切り・清掃歩掛

目地切り・清掃は、現場・施工状況に応じて施工するものとする。

4-1 機種の選定

目地切り・清掃における機械・規格は、次表を標準とする。

表4.1 機種の選定

機 械 名	規 格	単位	数量	摘 要
コ ン ク リ ー ト カ ッ タ	乾式・切削深20cm級 ブレード径44～56cm	台	1	

4-2 目地切り・清掃歩掛

目地切り・清掃歩掛は、次表を標準とする。

表4.2 目地切り・清掃歩掛 (100m当り)

名 称	規 格	単位	数量
土 木 一 般 世 話 役		人	0.11
特 殊 作 業 員		〃	2.40
普 通 作 業 員		〃	0.63
コ ン ク リ ー ト カ ッ タ 運 転	乾式・切削深20cm級 ブレード径44～56cm	日	0.30
諸 雑 費 率		%	24

(注) 1. 本歩掛は、必要に応じて適用する。
2. 諸雑費は、コンクリートカッタのブレード、空気圧縮機賃料及び運転経費等の費用であり、労務費、機械損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

② 58

Ⅳ-1-⑤-8

旧

4. 目地切り・清掃歩掛

目地切り・清掃は、現場・施工状況に応じて施工するものとする。

4-1 機種の選定

目地切り・清掃における機械・規格は、次表を標準とする。

表4.1 機種の選定

機 械 名	規 格	単位	数量	摘 要
コ ン ク リ ー ト カ ッ タ	乾式・切削深20cm級 ブレード径44～56cm	台	1	

4-2 目地切り・清掃歩掛

目地切り・清掃歩掛は、次表を標準とする。

表4.2 目地切り・清掃歩掛 (100m当り)

名 称	規 格	単位	数量
土 木 一 般 世 話 役		人	0.12
特 殊 作 業 員		〃	2.67
普 通 作 業 員		〃	0.70
コ ン ク リ ー ト カ ッ タ 運 転	乾式・切削深20cm級 ブレード径44～56cm	日	0.33
諸 雑 費 率		%	24

(注) 1. 本歩掛は、必要に応じて適用する。
2. 諸雑費は、コンクリートカッタのブレード、空気圧縮機賃料及び運転経費等の費用であり、労務費、機械損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

② 58

Ⅳ-1-⑤-8

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

頁	新	旧																																																																																																																																																																																																
第Ⅳ編第４章 ①共同溝工 ①-1共同溝工(1) (構造物単位) Ⅳ-4-①-3 (②333)	表3.3 共同溝工歩掛 (コンクリート10m³当り) <table> <tr> <th rowspan="3">名 称</th><th rowspan="3">規 格</th><th rowspan="3">単 位</th><th colspan="4">共同溝工（1層1連 土被り：1.5<DH≦3.0）適用歩掛</th></tr> <tr> <th>①</th><th>②</th><th>③</th><th>④</th></tr> <tr> <th>2.0≦B<2.5 1.5≦H<2.0</th><th>2.5≦B<3.5 1.5≦H<2.0</th><th>2.0≦B<2.5 2.0≦H<2.5</th><th>2.5≦B<3.5 2.0≦H<2.5</th></tr> <tr> <td>土 木 一 般 役</td><td></td><td>人</td><td>1.9 (1.9)</td><td>1.8 (1.8)</td><td>2.4 (2.1)</td><td>2.3 (2.0)</td></tr> <tr> <td>特殊作業員</td><td></td><td>〃</td><td>0.6 (0.6)</td><td>0.6 (0.6)</td><td>0.6 (0.6)</td><td>0.6 (0.6)</td></tr> <tr> <td>普通作業員</td><td></td><td>〃</td><td>4.5 (4.3)</td><td>4.3 (4.2)</td><td>6.0 (4.7)</td><td>5.7 (4.6)</td></tr> <tr> <td>型 わ く 工</td><td></td><td>〃</td><td>7.2 (6.6)</td><td>6.7 (6.1)</td><td>7.8 (7.1)</td><td>7.4 (6.6)</td></tr> <tr> <td>と び 工</td><td></td><td>〃</td><td>0.3 (0.3)</td><td>0.3 (0.3)</td><td>1.3 (0.3)</td><td>1.2 (0.4)</td></tr> <tr> <td>コンクリート</td><td>躯体部</td><td>m³</td><td colspan="4">10.2 (10.2)</td></tr> <tr> <td>コンクリート ポンプ車運転</td><td>トラック架装・ ブーム式 圧送能力 90～110m³/h</td><td>h</td><td colspan="4">0.9 (0.9)</td></tr> <tr> <td rowspan="4">雑 工 種 率</td><td>基 礎 砕 石</td><td>%</td><td>5.8 (6.1)</td><td>6.6 (7.0)</td><td>4.2 (5.1)</td><td>4.9 (5.8)</td></tr> <tr> <td>均 し コ ン ク リ ー ト</td><td>〃</td><td>5.5 (5.6)</td><td>6.0 (6.1)</td><td>4.0 (4.6)</td><td>4.4 (5.1)</td></tr> <tr> <td>歩 床 部 コ ン ク リ ー ト</td><td>〃</td><td>5.9 (5.9)</td><td>6.6 (6.6)</td><td>4.3 (4.9)</td><td>4.8 (5.5)</td></tr> <tr> <td>目 地 ・ 止 水 板</td><td>〃</td><td>1.5 (1.6)</td><td>1.5 (1.6)</td><td>1.2 (1.4)</td><td>1.1 (1.4)</td></tr> <tr> <td>諸 雑 費 率</td><td>〃</td><td>〃</td><td>7.1 (6.0)</td><td>6.7 (5.5)</td><td>9.9 (6.6)</td><td>9.3 (6.0)</td></tr> </table> (注) 1. 上表の労務歩掛は、一般型枠による製作設置・撤去、足場・支保設置・撤去、コンクリート打設・養生等を含むものである。 なお、雑工種は必要に応じて計上する。 2. 上表の共同溝工歩掛は、内防水施工等により、撤去しない埋設型枠にて施工する場合は、適用出来ない。 3. 設計数量は、躯体部本体コンクリートの数量とする。 4. コンクリートのロス率を、2％として上表に含めてある。 5. 雑工種・諸雑費は、労務費とコンクリートポンプ車損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。 Ⅳ-4-①-3 ② 333	名 称	規 格	単 位	共同溝工（1層1連 土被り：1.5<DH≦3.0）適用歩掛				①	②	③	④	2.0≦B<2.5 1.5≦H<2.0	2.5≦B<3.5 1.5≦H<2.0	2.0≦B<2.5 2.0≦H<2.5	2.5≦B<3.5 2.0≦H<2.5	土 木 一 般 役		人	1.9 (1.9)	1.8 (1.8)	2.4 (2.1)	2.3 (2.0)	特殊作業員		〃	0.6 (0.6)	0.6 (0.6)	0.6 (0.6)	0.6 (0.6)	普通作業員		〃	4.5 (4.3)	4.3 (4.2)	6.0 (4.7)	5.7 (4.6)	型 わ く 工		〃	7.2 (6.6)	6.7 (6.1)	7.8 (7.1)	7.4 (6.6)	と び 工		〃	0.3 (0.3)	0.3 (0.3)	1.3 (0.3)	1.2 (0.4)	コンクリート	躯体部	m ³	10.2 (10.2)				コンクリート ポンプ車運転	トラック架装・ ブーム式 圧送能力 90～110m ³ /h	h	0.9 (0.9)				雑 工 種 率	基 礎 砕 石	%	5.8 (6.1)	6.6 (7.0)	4.2 (5.1)	4.9 (5.8)	均 し コ ン ク リ ー ト	〃	5.5 (5.6)	6.0 (6.1)	4.0 (4.6)	4.4 (5.1)	歩 床 部 コ ン ク リ ー ト	〃	5.9 (5.9)	6.6 (6.6)	4.3 (4.9)	4.8 (5.5)	目 地 ・ 止 水 板	〃	1.5 (1.6)	1.5 (1.6)	1.2 (1.4)	1.1 (1.4)	諸 雑 費 率	〃	〃	7.1 (6.0)	6.7 (5.5)	9.9 (6.6)	9.3 (6.0)	表3.3 共同溝工歩掛 (コンクリート10m³当り) <table> <tr> <th rowspan="3">名 称</th><th rowspan="3">規 格</th><th rowspan="3">単 位</th><th colspan="4">共同溝工（1層1連 土被り：1.5<DH≦3.0）適用歩掛</th></tr> <tr> <th>①</th><th>②</th><th>③</th><th>④</th></tr> <tr> <th>2.0≦B<2.5 1.5≦H<2.0</th><th>2.5≦B<3.5 1.5≦H<2.0</th><th>2.0≦B<2.5 2.0≦H<2.5</th><th>2.5≦B<3.5 2.0≦H<2.5</th></tr> <tr> <td>土 木 一 般 役</td><td></td><td>人</td><td>1.9 (1.9)</td><td>1.8 (1.8)</td><td>2.4 (2.1)</td><td>2.3 (2.0)</td></tr> <tr> <td>特殊作業員</td><td></td><td>〃</td><td>0.6 (0.6)</td><td>0.6 (0.6)</td><td>0.6 (0.6)</td><td>0.6 (0.6)</td></tr> <tr> <td>普通作業員</td><td></td><td>〃</td><td>4.5 (4.4)</td><td>4.4 (4.2)</td><td>6.1 (4.8)</td><td>5.8 (4.6)</td></tr> <tr> <td>型 わ く 工</td><td></td><td>〃</td><td>7.2 (6.6)</td><td>6.7 (6.1)</td><td>7.8 (7.1)</td><td>7.4 (6.6)</td></tr> <tr> <td>と び 工</td><td></td><td>〃</td><td>0.3 (0.3)</td><td>0.3 (0.3)</td><td>1.3 (0.3)</td><td>1.2 (0.4)</td></tr> <tr> <td>コンクリート</td><td>躯体部</td><td>m³</td><td colspan="4">10.2 (10.2)</td></tr> <tr> <td>コンクリート ポンプ車運転</td><td>トラック架装・ ブーム式 圧送能力 90～110m³/h</td><td>h</td><td colspan="4">1.0 (1.0)</td></tr> <tr> <td rowspan="4">雑 工 種 率</td><td>基 礎 砕 石</td><td>%</td><td>5.8 (6.1)</td><td>6.6 (7.0)</td><td>4.2 (5.1)</td><td>4.9 (5.8)</td></tr> <tr> <td>均 し コ ン ク リ ー ト</td><td>〃</td><td>5.5 (5.6)</td><td>6.0 (6.1)</td><td>4.0 (4.6)</td><td>4.4 (5.1)</td></tr> <tr> <td>歩 床 部 コ ン ク リ ー ト</td><td>〃</td><td>5.9 (5.9)</td><td>6.6 (6.6)</td><td>4.3 (4.9)</td><td>4.8 (5.5)</td></tr> <tr> <td>目 地 ・ 止 水 板</td><td>〃</td><td>1.5 (1.6)</td><td>1.5 (1.6)</td><td>1.2 (1.4)</td><td>1.1 (1.4)</td></tr> <tr> <td>諸 雑 費 率</td><td>〃</td><td>〃</td><td>7.1 (6.0)</td><td>6.7 (5.5)</td><td>9.9 (6.6)</td><td>9.3 (6.0)</td></tr> </table> (注) 1. 上表の労務歩掛は、一般型枠による製作設置・撤去、足場・支保設置・撤去、コンクリート打設・養生等を含むものである。 なお、雑工種は必要に応じて計上する。 2. 上表の共同溝工歩掛は、内防水施工等により、撤去しない埋設型枠にて施工する場合は、適用出来ない。 3. 設計数量は、躯体部本体コンクリートの数量とする。 4. コンクリートのロス率を、2％として上表に含めてある。 5. 雑工種・諸雑費は、労務費とコンクリートポンプ車損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。 Ⅳ-4-①-3 ② 333	名 称	規 格	単 位	共同溝工（1層1連 土被り：1.5<DH≦3.0）適用歩掛				①	②	③	④	2.0≦B<2.5 1.5≦H<2.0	2.5≦B<3.5 1.5≦H<2.0	2.0≦B<2.5 2.0≦H<2.5	2.5≦B<3.5 2.0≦H<2.5	土 木 一 般 役		人	1.9 (1.9)	1.8 (1.8)	2.4 (2.1)	2.3 (2.0)	特殊作業員		〃	0.6 (0.6)	0.6 (0.6)	0.6 (0.6)	0.6 (0.6)	普通作業員		〃	4.5 (4.4)	4.4 (4.2)	6.1 (4.8)	5.8 (4.6)	型 わ く 工		〃	7.2 (6.6)	6.7 (6.1)	7.8 (7.1)	7.4 (6.6)	と び 工		〃	0.3 (0.3)	0.3 (0.3)	1.3 (0.3)	1.2 (0.4)	コンクリート	躯体部	m ³	10.2 (10.2)				コンクリート ポンプ車運転	トラック架装・ ブーム式 圧送能力 90～110m ³ /h	h	1.0 (1.0)				雑 工 種 率	基 礎 砕 石	%	5.8 (6.1)	6.6 (7.0)	4.2 (5.1)	4.9 (5.8)	均 し コ ン ク リ ー ト	〃	5.5 (5.6)	6.0 (6.1)	4.0 (4.6)	4.4 (5.1)	歩 床 部 コ ン ク リ ー ト	〃	5.9 (5.9)	6.6 (6.6)	4.3 (4.9)	4.8 (5.5)	目 地 ・ 止 水 板	〃	1.5 (1.6)	1.5 (1.6)	1.2 (1.4)	1.1 (1.4)	諸 雑 費 率	〃	〃	7.1 (6.0)	6.7 (5.5)	9.9 (6.6)	9.3 (6.0)
名 称	規 格				単 位	共同溝工（1層1連 土被り：1.5<DH≦3.0）適用歩掛																																																																																																																																																																																												
						①	②	③	④																																																																																																																																																																																									
		2.0≦B<2.5 1.5≦H<2.0	2.5≦B<3.5 1.5≦H<2.0	2.0≦B<2.5 2.0≦H<2.5		2.5≦B<3.5 2.0≦H<2.5																																																																																																																																																																																												
土 木 一 般 役		人	1.9 (1.9)	1.8 (1.8)	2.4 (2.1)	2.3 (2.0)																																																																																																																																																																																												
特殊作業員		〃	0.6 (0.6)	0.6 (0.6)	0.6 (0.6)	0.6 (0.6)																																																																																																																																																																																												
普通作業員		〃	4.5 (4.3)	4.3 (4.2)	6.0 (4.7)	5.7 (4.6)																																																																																																																																																																																												
型 わ く 工		〃	7.2 (6.6)	6.7 (6.1)	7.8 (7.1)	7.4 (6.6)																																																																																																																																																																																												
と び 工		〃	0.3 (0.3)	0.3 (0.3)	1.3 (0.3)	1.2 (0.4)																																																																																																																																																																																												
コンクリート	躯体部	m ³	10.2 (10.2)																																																																																																																																																																																															
コンクリート ポンプ車運転	トラック架装・ ブーム式 圧送能力 90～110m ³ /h	h	0.9 (0.9)																																																																																																																																																																																															
雑 工 種 率	基 礎 砕 石	%	5.8 (6.1)	6.6 (7.0)	4.2 (5.1)	4.9 (5.8)																																																																																																																																																																																												
	均 し コ ン ク リ ー ト	〃	5.5 (5.6)	6.0 (6.1)	4.0 (4.6)	4.4 (5.1)																																																																																																																																																																																												
	歩 床 部 コ ン ク リ ー ト	〃	5.9 (5.9)	6.6 (6.6)	4.3 (4.9)	4.8 (5.5)																																																																																																																																																																																												
	目 地 ・ 止 水 板	〃	1.5 (1.6)	1.5 (1.6)	1.2 (1.4)	1.1 (1.4)																																																																																																																																																																																												
諸 雑 費 率	〃	〃	7.1 (6.0)	6.7 (5.5)	9.9 (6.6)	9.3 (6.0)																																																																																																																																																																																												
名 称	規 格	単 位	共同溝工（1層1連 土被り：1.5<DH≦3.0）適用歩掛																																																																																																																																																																																															
			①	②	③	④																																																																																																																																																																																												
			2.0≦B<2.5 1.5≦H<2.0	2.5≦B<3.5 1.5≦H<2.0	2.0≦B<2.5 2.0≦H<2.5	2.5≦B<3.5 2.0≦H<2.5																																																																																																																																																																																												
土 木 一 般 役		人	1.9 (1.9)	1.8 (1.8)	2.4 (2.1)	2.3 (2.0)																																																																																																																																																																																												
特殊作業員		〃	0.6 (0.6)	0.6 (0.6)	0.6 (0.6)	0.6 (0.6)																																																																																																																																																																																												
普通作業員		〃	4.5 (4.4)	4.4 (4.2)	6.1 (4.8)	5.8 (4.6)																																																																																																																																																																																												
型 わ く 工		〃	7.2 (6.6)	6.7 (6.1)	7.8 (7.1)	7.4 (6.6)																																																																																																																																																																																												
と び 工		〃	0.3 (0.3)	0.3 (0.3)	1.3 (0.3)	1.2 (0.4)																																																																																																																																																																																												
コンクリート	躯体部	m ³	10.2 (10.2)																																																																																																																																																																																															
コンクリート ポンプ車運転	トラック架装・ ブーム式 圧送能力 90～110m ³ /h	h	1.0 (1.0)																																																																																																																																																																																															
雑 工 種 率	基 礎 砕 石	%	5.8 (6.1)	6.6 (7.0)	4.2 (5.1)	4.9 (5.8)																																																																																																																																																																																												
	均 し コ ン ク リ ー ト	〃	5.5 (5.6)	6.0 (6.1)	4.0 (4.6)	4.4 (5.1)																																																																																																																																																																																												
	歩 床 部 コ ン ク リ ー ト	〃	5.9 (5.9)	6.6 (6.6)	4.3 (4.9)	4.8 (5.5)																																																																																																																																																																																												
	目 地 ・ 止 水 板	〃	1.5 (1.6)	1.5 (1.6)	1.2 (1.4)	1.1 (1.4)																																																																																																																																																																																												
諸 雑 費 率	〃	〃	7.1 (6.0)	6.7 (5.5)	9.9 (6.6)	9.3 (6.0)																																																																																																																																																																																												

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第４章
①共同溝工
①-1共同溝工(1)
(構造物単位)
Ⅳ-4-①-4
(②334)

なお、雑工種及び諸雑費に含まれる内容は、次表を標準とする。

6. 養生は、散水養生、被膜養生程度のものであり、給熱養生等の特別な養生を必要とする場合は諸雑費率から1.0%減ずるものとし、養生費を「第Ⅱ編第４章コンクリート工①コンクリート工」により別途計上する。

7. 冬期の施工で、雪寒仮囲い等の特別な足場と給熱養生等の特別な養生を必要とする場合は、（ ）書きの数値を使用するものとし、足場費及び養生費については、「第Ⅱ編第５章仮設工⑬－２雪寒仮囲い工」により別途計上する。

8. 基礎碎石の敷均し厚は、20cm以下を標準としており、これにより難い場合は別途考慮する。

9. 躯体部をコンクリートポンプ車配管打設にて施工する場合で圧送管組立・撤去が必要な場合は、「第Ⅳ編第４章共同溝工①－２共同溝工（２）」により別途計上する。

なお、コンクリート1日当り打設量は、躯体部87m³を標準とする。

10. 化粧型枠を使用する場合は、「第Ⅱ編第４章コンクリート工②－１型枠工」により化粧型枠の必要数量分について化粧型枠率分費用を加算する。

11. 雑工種における材料は、種別・規格にかかわらず適用出来る。
ただし、目地・止水板についてはスリップバー方式を標準としており、スリップバー方式以外の継手構造（カラー方式等）を使用する場合は、別途計上する。なお、特殊目地材の材料費は必要量を別途計上する。

12. 可とう性継手、取替式止水板及びグラウト管等を施工する場合は、別途計上する。

13. 防水工・防水層保護工を施工する場合は、「第Ⅳ編第４章共同溝工①－２共同溝工（２）」により別途計上する。

14. 本歩掛には、コンクリートポンプ車打設時のホースの筒先作業等を行う機械補助労務を含む。

15. 本歩掛には、型枠施工時のはく離剤塗布及びケレン作業を含む。

16. １層２連の場合の考え方は、次表を標準とする。

表3. 4 雑工種及び諸雑費に含まれる内容

		労 務 費	機械運転経費	雑機械器具損料	材 料 費
雑工種	基 礎 砕 石	敷設・転圧労務	材料投入，締固め機械	－	碎石材料
	均しコンクリート	打設、養生、 型枠製作・設置・ 撤去労務	打設用機械、 圧送管、 電力に関する経費	コンクリートパイプブレーダ、 工事用水中モータポンプ、 バケット等	コンクリート、 養生材、 均し型枠材料等
	歩床部コンクリート	打設、養生、 型枠製作・設置・ 撤去労務	打設用機械、 圧送管、 電力に関する経費	コンクリートパイプブレーダ、 工事用水中モータポンプ、 バケット等	コンクリート、 養生材、型枠材料等
	目 地 ・ 止 水 板	設置労務	－	－	目地・止水板材料
諸雑費	コンクリート関係	－	電力に関する経費	コンクリートパイプブレーダ、 工事用水中モータポンプ等	養生材
	型 枠 関 係	－	持上げ（下げ）機械、 電力に関する経費	電気ドリル、 電気ノコギリ等	型枠材料、 組立支持材、 はく離剤等
	足 場 関 係	－	持上げ（下げ）機械	－	足場工仮設材、 安全ネット等
	支 保 関 係	－	持上げ（下げ）機械	－	支保工仮設材、 安全ネット等

表3. 5 １層2連の場合

	適用する歩掛区分
同一断面の場合	I連分のB、Hで決定
異形断面の場合	共同溝工(2)により別途計上する

② 334

Ⅳ-4-①-4

旧

なお、雑工種及び諸雑費に含まれる内容は、次表を標準とする。

6. 養生は、散水養生、被膜養生程度のものであり、給熱養生等の特別な養生を必要とする場合は諸雑費率から1.0%減ずるものとし、養生費を「第Ⅱ編第４章コンクリート工①コンクリート工」により別途計上する。

7. 冬期の施工で、雪寒仮囲い等の特別な足場と給熱養生等の特別な養生を必要とする場合は、（ ）書きの数値を使用するものとし、足場費及び養生費については、「第Ⅱ編第５章仮設工⑬－２雪寒仮囲い工」により別途計上する。

8. 基礎碎石の敷均し厚は、20cm以下を標準としており、これにより難い場合は別途考慮する。

9. 躯体部をコンクリートポンプ車配管打設にて施工する場合で圧送管組立・撤去が必要な場合は、「第Ⅳ編第４章共同溝工①－２共同溝工（２）」により別途計上する。

なお、コンクリート1日当り打設量は、躯体部78m³を標準とする。

10. 化粧型枠を使用する場合は、「第Ⅱ編第４章コンクリート工②－１型枠工」により化粧型枠の必要数量分について化粧型枠率分費用を加算する。

11. 雑工種における材料は、種別・規格にかかわらず適用出来る。
ただし、目地・止水板についてはスリップバー方式を標準としており、スリップバー方式以外の継手構造（カラー方式等）を使用する場合は、別途計上する。なお、特殊目地材の材料費は必要量を別途計上する。

12. 可とう性継手、取替式止水板及びグラウト管等を施工する場合は、別途計上する。

13. 防水工・防水層保護工を施工する場合は、「第Ⅳ編第４章共同溝工①－２共同溝工（２）」により別途計上する。

14. 本歩掛には、コンクリートポンプ車打設時のホースの筒先作業等を行う機械補助労務を含む。

15. 本歩掛には、型枠施工時のはく離剤塗布及びケレン作業を含む。

16. １層２連の場合の考え方は、次表を標準とする。

表3. 4 雑工種及び諸雑費に含まれる内容

		労 務 費	機械運転経費	雑機械器具損料	材 料 費
雑工種	基 礎 砕 石	敷設・転圧労務	材料投入，締固め機械	－	碎石材料
	均しコンクリート	打設、養生、 型枠製作・設置・ 撤去労務	打設用機械、 圧送管、 電力に関する経費	コンクリートパイプブレーダ、 工事用水中モータポンプ、 バケット等	コンクリート、 養生材、 均し型枠材料等
	歩床部コンクリート	打設、養生、 型枠製作・設置・ 撤去労務	打設用機械、 圧送管、 電力に関する経費	コンクリートパイプブレーダ、 工事用水中モータポンプ、 バケット等	コンクリート、 養生材、型枠材料等
	目 地 ・ 止 水 板	設置労務	－	－	目地・止水板材料
諸雑費	コンクリート関係	－	電力に関する経費	コンクリートパイプブレーダ、 工事用水中モータポンプ等	養生材
	型 枠 関 係	－	持上げ（下げ）機械、 電力に関する経費	電気ドリル、 電気ノコギリ等	型枠材料、 組立支持材、 はく離剤等
	足 場 関 係	－	持上げ（下げ）機械	－	足場工仮設材、 安全ネット等
	支 保 関 係	－	持上げ（下げ）機械	－	支保工仮設材、 安全ネット等

表3. 5 １層2連の場合

	適用する歩掛区分
同一断面の場合	I連分のB、Hで決定
異形断面の場合	共同溝工(2)により別途計上する

② 334

Ⅳ-4-①-4

土木工事標準積算基準（令和3年4月1日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第4章
①共同溝工
①-1共同溝工(1)
(構造物単位)
Ⅳ-4-①-6
(②336)

4. 単 価 表

(1) 共同溝工10㎡当り単価表〔共同溝工（1）〕

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人		表3.3
特 殊 作 業 員		＃		＃
普 通 作 業 員		＃		＃
型 わ く 工		＃		＃
と び 工		＃		＃
コ ン ク リ ー ト		㎡		表3.3, 式3.1
コ ン ク リ ー ト ポ ン プ 車 運 転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110㎡／h	h		表3.3 機械損料
圧送管組立・撤去費		㎡	10	(2)単価表 必要に応じて計上
特 別 な 養 生 工		＃	10	必要に応じて計上(注)
雑 工 種	基 礎 砕 石	式	1	表3.3 必要に応じて計上
	均しコンクリート	＃	1	＃
	歩床部コンクリート	＃	1	＃
	目 地 ・ 止 水 板	＃	1	＃
諸 雑 費		＃	1	表3.3
計				

(注) 特別な養生工については、「第Ⅱ編第4章コンクリート工①コンクリート工5－3養生工（特殊養生）」,「第Ⅱ編第5章仮設工③－2雪寒仮囲い工5. 養生工（Pタイプ,Wタイプ,PWタイプ共通）」によるものとする。

(2) 躯体部圧送管組立・撤去費 10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人	0.50×L／B	表3.3(注)9
諸 雑 費		式	1	
計				

(注) 1. Lは, コンクリートポンプ車から作業範囲30mを超えた部分の圧送管延長とする。
2. Bは, 日当り標準打設量（87㎡）とする。

(3) 機械運転単価表

機 械 名	規 格	適用単価表	指定事項
コンクリートポンプ車	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110㎡／h	機－3	機械損料1→コンクリートポンプ車 （トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110㎡／h）
			機械損料2→コンクリート圧送管 （径125mm） 単位→m・h 数量→L×1h

(注) Lは, コンクリートポンプ車から作業範囲30mを超えた部分の圧送管延長とする。

② 336

Ⅳ－4－①－6

旧

4. 単 価 表

(1) 共同溝工10㎡当り単価表〔共同溝工（1）〕

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人		表3.3
特 殊 作 業 員		＃		＃
普 通 作 業 員		＃		＃
型 わ く 工		＃		＃
と び 工		＃		＃
コ ン ク リ ー ト		㎡		表3.3, 式3.1
コ ン ク リ ー ト ポ ン プ 車 運 転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110㎡／h	h		表3.3 機械損料
圧送管組立・撤去費		㎡	10	(2)単価表 必要に応じて計上
特 別 な 養 生 工		＃	10	必要に応じて計上(注)
雑 工 種	基 礎 砕 石	式	1	表3.3 必要に応じて計上
	均しコンクリート	＃	1	＃
	歩床部コンクリート	＃	1	＃
	目 地 ・ 止 水 板	＃	1	＃
諸 雑 費		＃	1	表3.3
計				

(注) 特別な養生工については、「第Ⅱ編第4章コンクリート工①コンクリート工5－3養生工（特殊養生）」,「第Ⅱ編第5章仮設工③－2雪寒仮囲い工5. 養生工（Pタイプ,Wタイプ,PWタイプ共通）」によるものとする。

(2) 躯体部圧送管組立・撤去費 10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人	0.50×L／B	表3.3(注)9
諸 雑 費		式	1	
計				

(注) 1. Lは, コンクリートポンプ車から作業範囲30mを超えた部分の圧送管延長とする。
2. Bは, 日当り標準打設量（78㎡）とする。

(3) 機械運転単価表

機 械 名	規 格	適用単価表	指定事項
コンクリートポンプ車	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110㎡／h	機－3	機械損料1→コンクリートポンプ車 （トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110㎡／h）
			機械損料2→コンクリート圧送管 （径125mm） 単位→m・h 数量→L×1h

(注) Lは, コンクリートポンプ車から作業範囲30mを超えた部分の圧送管延長とする。

② 336

Ⅳ－4－①－6

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第４章
①共同溝工
①-2共同溝工(2)

Ⅳ-4-①-17
(②347)

11-4 躯体部コンクリート工施工歩掛
11-4-1 コンクリートポンプ車打設歩掛
躯体部コンクリートポンプ車打設の施工歩掛は、次表を標準とする。

表11.4 コンクリートポンプ車打設施工歩掛 (10m³当り)

名 称	規 格	単 位	数 量
土 木 一 般 世 話 役		人	0.14
特 殊 作 業 員		〃	0.58
普 通 作 業 員		〃	0.64
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m³/h	h	0.92
諸 雑 費 率		%	1

(注) 1. 上表には、ホースの筒先作業等を行う機械付補助労務を含む。
2. 諸雑費は、パイプレータ損料及び電力に関する経費等の費用であり、労務費、機械損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
3. 日当り標準打設量は、87m³とする。
4. コンクリートポンプ車から作業範囲30mを超える場合は、超えた部分の圧送管損料を計上する。また、超えた部分の圧送管延長分について次表の労務を組立・撤去歩掛として計上する。
なお、これにより難い場合は、別途考慮する。

表11.5 圧送管組立・撤去歩掛 (10m当り)

名 称	単 位	数 量
普 通 作 業 員	人	0.50

(注) 圧送管の固定足場（受桝）を必要とする場合は、別途計上する。

11-4-2 養生工
躯体部一般養生の施工歩掛は、次表を標準とする。

表11.6 養生工歩掛 (10m³当り)

名 称	単 位	数 量
普 通 作 業 員	人	0.13
諸 雑 費 率	%	41

(注) 1. 諸雑費は、シート・養生マット・角材・パイプ、散水等に使用する機械の損料及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
2. 給熱養生等の特別な養生を必要とする場合は、別途計上する。

Ⅳ-4-①-17

② 347

旧

11-4 躯体部コンクリート工施工歩掛
11-4-1 コンクリートポンプ車打設歩掛
躯体部コンクリートポンプ車打設の施工歩掛は、次表を標準とする。

表11.4 コンクリートポンプ車打設施工歩掛 (10m³当り)

名 称	規 格	単 位	数 量
土 木 一 般 世 話 役		人	0.16
特 殊 作 業 員		〃	0.64
普 通 作 業 員		〃	0.71
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m³/h	h	1.02
諸 雑 費 率		%	1

(注) 1. 上表には、ホースの筒先作業等を行う機械付補助労務を含む。
2. 諸雑費は、パイプレータ損料及び電力に関する経費等の費用であり、労務費、機械損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
3. 日当り標準打設量は、78m³とする。
4. コンクリートポンプ車から作業範囲30mを超える場合は、超えた部分の圧送管損料を計上する。また、超えた部分の圧送管延長分について次表の労務を組立・撤去歩掛として計上する。
なお、これにより難い場合は、別途考慮する。

表11.5 圧送管組立・撤去歩掛 (10m当り)

名 称	単 位	数 量
普 通 作 業 員	人	0.50

(注) 圧送管の固定足場（受桝）を必要とする場合は、別途計上する。

11-4-2 養生工
躯体部一般養生の施工歩掛は、次表を標準とする。

表11.6 養生工歩掛 (10m³当り)

名 称	単 位	数 量
普 通 作 業 員	人	0.14
諸 雑 費 率	%	41

(注) 1. 諸雑費は、シート・養生マット・角材・パイプ、散水等に使用する機械の損料及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
2. 給熱養生等の特別な養生を必要とする場合は、別途計上する。

Ⅳ-4-①-17

② 347

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第4章

①共同溝工

①-2共同溝工(2)

Ⅳ-4-①-18

(②348)

11-5 均しコンクリート部コンクリート工施工歩掛

11-5-1 コンクリートポンプ車打設歩掛

均しコンクリート部コンクリートポンプ車打設の施工歩掛は、次表を標準とする。

表11.7 コンクリートポンプ車打設施工歩掛 (10m³当り)

名 称	規 格	単 位	数 量
土 木 一 般 世 話 役		人	0.12
特 殊 作 業 員		#	0.46
普 通 作 業 員		#	0.52
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m ³ /h	h	0.86
諸 雑 費 率		%	1

(注) 1. 上表には、ホースの簡先作業等を行う機械付補助労務を含む。
2. 諸雑費は、パイプレータ損料及び電力に関する経費等の費用であり、労務費、コンクリートポンプ車損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
3. 日当り標準打設量は、24m³とする。
4. コンクリートポンプ車から作業範囲30mを超える場合は、超えた部分の圧送管損料を計上する。また、超えた部分の圧送管延長分について次表の労務を組立・撤去歩掛として計上する。
なお、これにより難い場合は、別途考慮する。

表11.8 圧送管組立・撤去歩掛 (10m当り)

名 称	単 位	数 量
普 通 作 業 員	人	0.20

(注) 圧送管の固定足場（受枠）を必要とする場合は、別途計上する。

11-5-2 養生工

均しコンクリート部一般養生の施工歩掛は、次表を標準とする。

表11.9 養生工歩掛 (10m³当り)

名 称	単 位	数 量
普 通 作 業 員	人	0.31
諸 雑 費 率	%	16

(注) 1. 諸雑費は、シート・養生マット・角材・パイプ、散水等に使用する機械の損料及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
2. 給熱養生等の特別な養生を必要とする場合は、別途計上する。

11-6 歩床部コンクリート工施工歩掛

11-6-1 コンクリート打設工法の選定

歩床部のコンクリート打設工法の選定は、次表を標準とする。
ただし、現場条件により、これにより難い場合は、現場条件に適した工法を選定する。

表11.10 歩床部コンクリート打設工法の選定

選 定 条 件	打 設 工 法
日当り打設量が5m ³ 未満でかつ水平打設距離が30m未満の場合	人 力 打 設
日当り打設量が5m ³ 以上の場合、又は水平打設距離が30m以上の場合	コンクリート ポンプ車打設

(注) 1. 日当り打設量は、標準断面を対象とし、作業工程を勘案して打設回数を算定し、コンクリート量を打設日数で除した値とする。
2. 水平打設距離は、打設可能箇所（換気孔、ジョイントホール等）から打設箇所中心までの距離とする。

② 348

Ⅳ-4-①-18

旧

11-5 均しコンクリート部コンクリート工施工歩掛

11-5-1 コンクリートポンプ車打設歩掛

均しコンクリート部コンクリートポンプ車打設の施工歩掛は、次表を標準とする。

表11.7 コンクリートポンプ車打設施工歩掛 (10m³当り)

名 称	規 格	単 位	数 量
土 木 一 般 世 話 役		人	0.13
特 殊 作 業 員		#	0.51
普 通 作 業 員		#	0.58
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m ³ /h	h	0.96
諸 雑 費 率		%	1

(注) 1. 上表には、ホースの簡先作業等を行う機械付補助労務を含む。
2. 諸雑費は、パイプレータ損料及び電力に関する経費等の費用であり、労務費、コンクリートポンプ車損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
3. 日当り標準打設量は、22m³とする。
4. コンクリートポンプ車から作業範囲30mを超える場合は、超えた部分の圧送管損料を計上する。また、超えた部分の圧送管延長分について次表の労務を組立・撤去歩掛として計上する。
なお、これにより難い場合は、別途考慮する。

表11.8 圧送管組立・撤去歩掛 (10m当り)

名 称	単 位	数 量
普 通 作 業 員	人	0.20

(注) 圧送管の固定足場（受枠）を必要とする場合は、別途計上する。

11-5-2 養生工

均しコンクリート部一般養生の施工歩掛は、次表を標準とする。

表11.9 養生工歩掛 (10m³当り)

名 称	単 位	数 量
普 通 作 業 員	人	0.34
諸 雑 費 率	%	16

(注) 1. 諸雑費は、シート・養生マット・角材・パイプ、散水等に使用する機械の損料及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
2. 給熱養生等の特別な養生を必要とする場合は、別途計上する。

11-6 歩床部コンクリート工施工歩掛

11-6-1 コンクリート打設工法の選定

歩床部のコンクリート打設工法の選定は、次表を標準とする。
ただし、現場条件により、これにより難い場合は、現場条件に適した工法を選定する。

表11.10 歩床部コンクリート打設工法の選定

選 定 条 件	打 設 工 法
日当り打設量が5m ³ 未満でかつ水平打設距離が30m未満の場合	人 力 打 設
日当り打設量が5m ³ 以上の場合、又は水平打設距離が30m以上の場合	コンクリート ポンプ車打設

(注) 1. 日当り打設量は、標準断面を対象とし、作業工程を勘案して打設回数を算定し、コンクリート量を打設日数で除した値とする。
2. 水平打設距離は、打設可能箇所（換気孔、ジョイントホール等）から打設箇所中心までの距離とする。

② 348

Ⅳ-4-①-18

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第４章
①共同溝工
①-2共同溝工(2)

Ⅳ-4-①-19
(②349)

11－6－2 歩床部コンクリートポンプ車打設歩掛
歩床部コンクリートポンプ車打設の施工歩掛は、次表を標準とする。

表11. 11 歩床部コンクリートポンプ車打設施工歩掛 (10m³当り)

名 称	規 格	単位	数量
土 木 一 般 世 話 役		人	0.8
特 殊 作 業 員		〃	4.4
普 通 作 業 員		〃	2.9
コンクリートポンプ車運 転	トラック架装・ブーム式 圧送能力65～85m³/h	h	5.3
諸 雑 費 率		%	2

(注) 1. 上表には、ホースの筒先作業等を行う機械付補助労務を含む。
2. 諸雑費は、パイプレータ損料及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
3. 日当り標準打設量は、8㎡とする。
4. 圧送管が必要な場合は、圧送管延長分の圧送管損料を別途計上する。また、圧送管延長分について次表の労務を、組立・撤去歩掛として計上する。

表11. 12 圧送管組立・撤去歩掛 (10m当り)

名 称	単位	数量
普 通 作 業 員	人	0.25

(注) 圧送管の固定足場（受枠）を必要とする場合は、別途計上する。

11－6－3 歩床部コンクリート人力打設歩掛
歩床部コンクリート人力打設の施工歩掛は、次表を標準とする。

表11. 13 歩床部コンクリート人力打設歩掛 (10m³当り)

名 称	単位	数量
土 木 一 般 世 話 役	人	1.4
特 殊 作 業 員	〃	3.8
普 通 作 業 員	〃	6.1
諸 雑 費 率	%	2

(注) 1. 上表には、シュート・ホッパ架設、移設等の作業及び人力運搬車による現場内小運搬を含む。
2. 諸雑費は、シュート・ホッパ・パイプレータ損料及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

11－6－4 養生工
歩床部一般養生の施工歩掛は、次表を標準とする。

表11. 14 養生工歩掛 (10m³当り)

名 称	単位	数量
普 通 作 業 員	人	0.62
諸 雑 費 率	%	8

(注) 1. 諸雑費は、シート・養生マット・角材・パイプ・散水等に使用する機械の損料及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
2. 給熱養生等の特別な養生を必要とする場合は、別途計上する。

Ⅳ－4－①－19

② 349

11－6－2 歩床部コンクリートポンプ車打設歩掛
歩床部コンクリートポンプ車打設の施工歩掛は、次表を標準とする。

表11. 11 歩床部コンクリートポンプ車打設施工歩掛 (10m³当り)

名 称	規 格	単位	数量
土 木 一 般 世 話 役		人	0.89
特 殊 作 業 員		〃	4.89
普 通 作 業 員		〃	3.22
コンクリートポンプ車運 転	トラック架装・ブーム式 圧送能力65～85m³/h	h	5.89
諸 雑 費 率		%	2

(注) 1. 上表には、ホースの筒先作業等を行う機械付補助労務を含む。
2. 諸雑費は、パイプレータ損料及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
3. 日当り標準打設量は、7.2 ㎡とする。
4. 圧送管が必要な場合は、圧送管延長分の圧送管損料を別途計上する。また、圧送管延長分について次表の労務を、組立・撤去歩掛として計上する。

表11. 12 圧送管組立・撤去歩掛 (10m当り)

名 称	単位	数量
普 通 作 業 員	人	0.25

(注) 圧送管の固定足場（受枠）を必要とする場合は、別途計上する。

11－6－3 歩床部コンクリート人力打設歩掛
歩床部コンクリート人力打設の施工歩掛は、次表を標準とする。

表11. 13 歩床部コンクリート人力打設歩掛 (10m³当り)

名 称	単位	数量
土 木 一 般 世 話 役	人	1.56
特 殊 作 業 員	〃	4.22
普 通 作 業 員	〃	6.78
諸 雑 費 率	%	2

(注) 1. 上表には、シュート・ホッパ架設、移設等の作業及び人力運搬車による現場内小運搬を含む。
2. 諸雑費は、シュート・ホッパ・パイプレータ損料及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

11－6－4 養生工
歩床部一般養生の施工歩掛は、次表を標準とする。

表11. 14 養生工歩掛 (10m³当り)

名 称	単位	数量
普 通 作 業 員	人	0.69
諸 雑 費 率	%	8

(注) 1. 諸雑費は、シート・養生マット・角材・パイプ・散水等に使用する機械の損料及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
2. 給熱養生等の特別な養生を必要とする場合は、別途計上する。

Ⅳ－4－①－19

② 349

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第４章
①共同溝工
①-2共同溝工(2)

IV-4-①-25
(②355)

(4) 歩床部型枠100m（排水溝延長）当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人		表9.4
型 わ く 工		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
諸 雑 費		式	1	〃
計				

13-8 コンクリート工
(1) コンクリートポンプ車打設（躯体部）10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人		表11.4
特 殊 作 業 員		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
コ ン ク リ ー ト		㎡		式11.1
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110㎡／h	h		表11.4 機械損料
養 生 工		㎡	10	(2)単価表
圧送管組立・撤去費		〃	10	(3)単価表 必要に応じて計上
諸 雑 費		式	1	表11.4
計				

(2) 養生工（躯体部）10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人		表11.6
諸 雑 費		式	1	〃
計				

(注) 特殊養生については、「第Ⅱ編第４章コンクリート工①コンクリート工5-3. 養生工（特殊養生）」、「第Ⅱ編第５章仮設工⑬-2 雪寒仮囲い工5. 養生工（Pタイプ、Wタイプ、PWタイプ共通）」によるものとする。

(3) 圧送管組立・撤去費（躯体部）10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人	0.50×L／B	表11.5
諸 雑 費		式	1	
計				

(注) 1. Lは、コンクリートポンプ車から作業範囲30mを超えた部分の圧送管延長とする。
2. Bは、表11.4（注）3の日当り標準打設量（87㎡）とする。

(4) 歩床部型枠100m（排水溝延長）当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人		表9.4
型 わ く 工		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
諸 雑 費		式	1	〃
計				

13-8 コンクリート工
(1) コンクリートポンプ車打設（躯体部）10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人		表11.4
特 殊 作 業 員		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
コ ン ク リ ー ト		㎡		式11.1
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110㎡／h	h		表11.4 機械損料
養 生 工		㎡	10	(2)単価表
圧送管組立・撤去費		〃	10	(3)単価表 必要に応じて計上
諸 雑 費		式	1	表11.4
計				

(2) 養生工（躯体部）10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人		表11.6
諸 雑 費		式	1	〃
計				

(注) 特殊養生については、「第Ⅱ編第４章コンクリート工①コンクリート工5-3. 養生工（特殊養生）」、「第Ⅱ編第５章仮設工⑬-2 雪寒仮囲い工5. 養生工（Pタイプ、Wタイプ、PWタイプ共通）」によるものとする。

(3) 圧送管組立・撤去費（躯体部）10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人	0.50×L／B	表11.5
諸 雑 費		式	1	
計				

(注) 1. Lは、コンクリートポンプ車から作業範囲30mを超えた部分の圧送管延長とする。
2. Bは、表11.4（注）3の日当り標準打設量（78㎡）とする。

IV-4-①-25② 355

土木工事標準積算基準（令和3年4月1日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第4章
①共同溝工
①-2共同溝工(2)

IV-4-①-26
(②356)

（4） コンクリートポンプ車打設（均しコンクリート部）10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人		表11.7
特 殊 作 業 員		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
コ ン ク リ ー ト		㎡		式11.1
コ ン ク リ ー ト ポ ン プ 車 運 転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110㎡／h	h		表11.7 機械損料
養 生 工		㎡	10	(5)単価表
圧送管組立・撤去費		〃	10	(6)単価表 必要に応じて計上
諸 雑 費		式	1	表11.7
計				

（5） 養生工（均しコンクリート部）10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人		表11.9
諸 雑 費		式	1	〃
計				

（注） 特殊養生については、「第Ⅱ編第4章コンクリート工①コンクリート工5－3. 養生工（特殊養生）」、「第Ⅱ編第5章仮設工③－2雪寒仮囲い工5. 養生工（Pタイプ, Wタイプ, PWタイプ共通）」によるものとする。

（6） 圧送管組立・撤去費（均しコンクリート部）10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人	0.20×L／B	表11.8
諸 雑 費		式	1	
計				

（注） 1. Lは、コンクリートポンプ車から作業範囲30mを超えた部分の圧送管延長とする。
2. Bは、表11.7（注）3の日当り標準打設量（24㎡）とする。

（7） コンクリートポンプ車打設（歩床部）10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人		表11.11
特 殊 作 業 員		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
コ ン ク リ ー ト		㎡		式11.1
コ ン ク リ ー ト ポ ン プ 車 運 転	トラック架装・ブーム式 圧送能力65～85㎡／h	h		表11.11 機械損料
養 生 工		㎡	10	(8)単価表
圧送管組立・撤去費		〃	10	(9)単価表 必要に応じて計上
諸 雑 費		式	1	表11.11
計				

② 356

IV-4-①-26

旧

（4） コンクリートポンプ車打設（均しコンクリート部）10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人		表11.7
特 殊 作 業 員		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
コ ン ク リ ー ト		㎡		式11.1
コ ン ク リ ー ト ポ ン プ 車 運 転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110㎡／h	h		表11.7 機械損料
養 生 工		㎡	10	(5)単価表
圧送管組立・撤去費		〃	10	(6)単価表 必要に応じて計上
諸 雑 費		式	1	表11.7
計				

（5） 養生工（均しコンクリート部）10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人		表11.9
諸 雑 費		式	1	〃
計				

（注） 特殊養生については、「第Ⅱ編第4章コンクリート工①コンクリート工5－3. 養生工（特殊養生）」、「第Ⅱ編第5章仮設工③－2雪寒仮囲い工5. 養生工（Pタイプ, Wタイプ, PWタイプ共通）」によるものとする。

（6） 圧送管組立・撤去費（均しコンクリート部）10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人	0.20×L／B	表11.8
諸 雑 費		式	1	
計				

（注） 1. Lは、コンクリートポンプ車から作業範囲30mを超えた部分の圧送管延長とする。
2. Bは、表11.7（注）3の日当り標準打設量（22㎡）とする。

（7） コンクリートポンプ車打設（歩床部）10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人		表11.11
特 殊 作 業 員		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
コ ン ク リ ー ト		㎡		式11.1
コ ン ク リ ー ト ポ ン プ 車 運 転	トラック架装・ブーム式 圧送能力65～85㎡／h	h		表11.11 機械損料
養 生 工		㎡	10	(8)単価表
圧送管組立・撤去費		〃	10	(9)単価表 必要に応じて計上
諸 雑 費		式	1	表11.11
計				

② 356

IV-4-①-26

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第４章
①共同溝工
①-2共同溝工(2)

Ⅳ-4-①-27
(②357)

(8) 養生工（歩床部）10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人		表11.14
諸 雑 費		式	1	〃
計				

(注) 特殊養生については、「第Ⅱ編第４章コンクリート工①コンクリート工５－３．養生工（特殊養生）」、「第Ⅱ編第５章仮設工③－２雪寒仮囲い工５．養生工（Ｐタイプ、Ｗタイプ、ＰＷタイプ共通）」によるものとする。

(9) 圧送管組立・撤去費（歩床部）10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人	0.25×L／B	表11.12
諸 雑 費		式	1	
計				

(注) １．Lは、必要な圧送管延長とする。
２．Bは、表11.11 (注) 3の日当り標準打設量（8㎡）とする。

(10) 人力打設10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人		表11.13
特 殊 作 業 員		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
コ ン ク リ ー ト		㎡		式11.1
養 生 工		〃	10	(8)単価表
諸 雑 費		式	1	表11.13
計				

13－9 覆工板開閉工
覆工面積100㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人		表12.1
と び 工		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
ラフテレーンクレーン	油圧伸縮ジブ型・ 排出ガス対策型（第1次基準値） 25 t吊	日		表12.1 機械賃料
諸 雑 費		式	1	
計				

Ⅳ－4－①－27② 357

旧

(8) 養生工（歩床部）10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人		表11.14
諸 雑 費		式	1	〃
計				

(注) 特殊養生については、「第Ⅱ編第４章コンクリート工①コンクリート工５－３．養生工（特殊養生）」、「第Ⅱ編第５章仮設工③－２雪寒仮囲い工５．養生工（Ｐタイプ、Ｗタイプ、ＰＷタイプ共通）」によるものとする。

(9) 圧送管組立・撤去費（歩床部）10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人	0.25×L／B	表11.12
諸 雑 費		式	1	
計				

(注) １．Lは、必要な圧送管延長とする。
２．Bは、表11.11 (注) 3の日当り標準打設量（7.2㎡）とする。

(10) 人力打設10㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人		表11.13
特 殊 作 業 員		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
コ ン ク リ ー ト		㎡		式11.1
養 生 工		〃	10	(8)単価表
諸 雑 費		式	1	表11.13
計				

13－9 覆工板開閉工
覆工面積100㎡当り単価表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人		表12.1
と び 工		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
ラフテレーンクレーン	油圧伸縮ジブ型・ 排出ガス対策型（第1次基準値） 25 t吊	日		表12.1 機械賃料
諸 雑 費		式	1	
計				

Ⅳ－4－①－27② 357

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第7章

④プレーム桁製作工及び架設

④-17°プレーム桁製作工

(現場)

Ⅳ-7-④-4

(②670)

5-4コンクリート工

(1)下フランジ用コンクリート及びウェブ用コンクリートの打設・養生作業であり、次表を標準とする。

表5.6コンクリート打設歩掛

(1㎡当り)

名 称	単 位	数 量	
土 木 一 般 世 話 役	人	0.06	
特 殊 作 業 員	〃	0.27	
普 通 作 業 員	散水	〃	0.36
	保温	〃	0.44
諸 雑 費 率	%	17	

(注) 諸雑費は、コンクリートポンプ車損料、シート、養生マット、練炭、鋼管パイプ、足場板等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

(2)コンクリートの使用量

コンクリートの使用量は次式による。

使用量 (m3) = 設計量 × (1 + K) ……式 5.2

K : ロス率

表5.7ロス率(K)

材 料	ロス率
コンクリート	+0.02

5-5リリース工

(1)リリース工

リリース (緊張解放)・上桁回転・桁移動仮置き作業で次表を標準とする。

表5.8リリース工歩掛

(1回〔桁2本〕当り)

名 称	単位	数 量			
		プレビーム区間長 22m未満	プレビーム区間長 22m以上30m未満	プレビーム区間長 30m以上40m未満	プレビーム区間長 40m以上
橋りょう世話役	人	0.5	1.4	1.7	2.0
橋りょう特殊工	〃	2.5	6.0	7.4	8.8
普 通 作 業 員	〃	0.9	2.8	3.5	4.2

(注) リリース回数は、プレフレクション工と同様とする。

(2)主桁解体工 (分割工法)

分割工法にて製作した主桁をリリース後解体する作業であり、次表を標準とする。

表5.9主桁解体工歩掛

(主桁1本当り)

名 称	単位	数 量	
		プレビーム区間長 30m未満	プレビーム区間長 30m以上
橋りょう世話役	人	0.1	0.2
橋りょう特殊工	〃	0.7	1.2
普 通 作 業 員	〃	0.1	0.2

② 670

Ⅳ-7-④-4

旧

5-4コンクリート工

(1)下フランジ用コンクリート及びウェブ用コンクリートの打設・養生作業であり、次表を標準とする。

表5.6コンクリート打設歩掛

(1㎡当り)

名 称	単 位	数 量	
土 木 一 般 世 話 役	人	0.07	
特 殊 作 業 員	〃	0.30	
普 通 作 業 員	散水	〃	0.40
	保温	〃	0.49
諸 雑 費 率	%	17	

(注) 諸雑費は、コンクリートポンプ車損料、シート、養生マット、練炭、鋼管パイプ、足場板等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

(2)コンクリートの使用量

コンクリートの使用量は次式による。

使用量 (m3) = 設計量 × (1 + K) ……式 5.2

K : ロス率

表5.7ロス率(K)

材 料	ロス率
コンクリート	+0.02

5-5リリース工

(1)リリース工

リリース (緊張解放)・上桁回転・桁移動仮置き作業で次表を標準とする。

表5.8リリース工歩掛

(1回〔桁2本〕当り)

名 称	単位	数 量			
		プレビーム区間長 22m未満	プレビーム区間長 22m以上30m未満	プレビーム区間長 30m以上40m未満	プレビーム区間長 40m以上
橋りょう世話役	人	0.5	1.4	1.7	2.0
橋りょう特殊工	〃	2.5	6.0	7.4	8.8
普 通 作 業 員	〃	0.9	2.8	3.5	4.2

(注) リリース回数は、プレフレクション工と同様とする。

(2)主桁解体工 (分割工法)

分割工法にて製作した主桁をリリース後解体する作業であり、次表を標準とする。

表5.9主桁解体工歩掛

(主桁1本当り)

名 称	単位	数 量	
		プレビーム区間長 30m未満	プレビーム区間長 30m以上
橋りょう世話役	人	0.1	0.2
橋りょう特殊工	〃	0.7	1.2
普 通 作 業 員	〃	0.1	0.2

② 670

Ⅳ-7-④-4

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

頁

新

旧

第Ⅳ編第 7 章

⑦ポ ステンション桁製作工

IV-7-⑦-2

(②690)

3. 施 工 歩 掛

3-1 ポストテンション桁製作工

ポストテンション桁製作工とはフロー図に示す通り、門型クレーンの設置からポストテンションT桁の製作にかかる一連の作業であり、歩掛は次表を標準とする。

表3. 1 ポストテンション桁製作工歩掛 (人/コンクリート 10 m²当り)

橋りょう世話役	橋りょう特殊工	土木一般世話役	特殊作業員
1. 3	4. 5	1. 7	1. 5
鉄筋工	型わく工	とび工	普通作業員
5. 1	3. 9	0. 6	9. 3

(注) 1. コンクリート打設方法は、門型クレーン打設を標準とする。
2. コンクリート養生は、散水、給熱を問わず適用出来る。
3. 重量台車による縦移動仮置きは、別途計上する。

3-2 諸雑費

諸雑費は、鉄筋、鋼製シース等の材料費、ポストテンション桁製作工にかかわる消耗品費、電力に関する経費等の費用であり、表 3. 1 の労務費の合計額に次表の率を乗じた金額を上限として計上する。

表3. 2 諸雑费率 (%)

諸雑费率	33
------	----

4. 使 用 材 料

使用材料として計上するものはコンクリート、PCケーブル、定着具のみとし、コンクリート、PCケーブルの使用量は次式による。また、定着具は必要数量計上する。なお、PCケーブルの切断ロス等のスクラップ控除はしない。

使用量＝設計量×（1＋K）………… 式 4. 1

K：ロス率

表4. 1 ロス率(K)

材 料	ロス率
コンクリート	＋0. 02
PCケーブル	＋0. 05

② 690

IV-7-⑦-2

3. 施 工 歩 掛

3-1 ポストテンション桁製作工

ポストテンション桁製作工とはフロー図に示す通り、門型クレーンの設置からポストテンションT桁の製作にかかる一連の作業であり、歩掛は次表を標準とする。

表3. 1 ポストテンション桁製作工歩掛 (人/コンクリート 10 m²当り)

橋りょう世話役	橋りょう特殊工	土木一般世話役	特殊作業員
1. 3	4. 5	1. 78	1. 63
鉄筋工	型わく工	とび工	普通作業員
5. 1	3. 9	0. 6	9. 57

(注) 1. コンクリート打設方法は、門型クレーン打設を標準とする。
2. コンクリート養生は、散水、給熱を問わず適用出来る。
3. 重量台車による縦移動仮置きは、別途計上する。

3-2 諸雑費

諸雑費は、鉄筋、鋼製シース等の材料費、ポストテンション桁製作工にかかわる消耗品費、電力に関する経費等の費用であり、表 3. 1 の労務費の合計額に次表の率を乗じた金額を上限として計上する。

表3. 2 諸雑费率 (%)

諸雑费率	33
------	----

4. 使 用 材 料

使用材料として計上するものはコンクリート、PCケーブル、定着具のみとし、コンクリート、PCケーブルの使用量は次式による。また、定着具は必要数量計上する。なお、PCケーブルの切断ロス等のスクラップ控除はしない。

使用量＝設計量×（1＋K）………… 式 4. 1

K：ロス率

表4. 1 ロス率(K)

材 料	ロス率
コンクリート	＋0. 02
PCケーブル	＋0. 05

② 690

IV-7-⑦-2

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第 7 章

⑦ポ ステンション桁製作工

IV-7-⑦-3

(②691)

5. 機 種 の 選 定 等

5-1 機種の選定

ポ ステンション桁製作工に，使用する機械・規格は次表を標準とする。

表5. 1 機種の選定 (1 工事 当 り)

作業種別	名 称	規 格	単 位	数 量	供用日数	損 料 額	
						規 格	円/供用日
緊 張 工	緊張ジャッキ・ポンプ	各種	組	2	A	1300kN(130 t)型	6,500
						2200kN(225 t)型	8,100
						3100kN(320 t)型	11,000
門型クレーン工	門型クレーン 電動ホイスト	3.0 t 吊 3.0 t 吊用	基 台	1 1	A A		10,500
主桁製作用型枠	鋼製型枠	ポ ステンシヨ ン桁用	㎡・日	必要量	A	1組当りの 型枠面積を計上	378

(注) 1. A＝供用日数
＝0.16 × V × α + 20
V：コンクリート設計量 (㎡)
α：供用日補正係数
供用日補正係数は，下記による。

	支間長 L (m)		
	L ≤35	35< L ≤40	40< L ≤45
α	1.0	0.73	0.60

2. 鋼製型枠面積の算出にあたっては，側部及び端部面積のみとし，定着部面積は考慮しないものとする。なお，底型枠は主桁製作台を利用する。

3. 鋼製型枠は 1 組を標準とし必要数量を計上する。

5-2 雑機械費

雑機械費は，ポ ステンション桁製作工に必要な表 5. 1 の機械器具を除く雑機械の損料等の費用であり，表 5. 1 の機械器具損料の合計額に次表の率を乗じた額を上限として計上する。

表5. 2 雑機械費率 (%)

雑機械費率	59
-------	----

IV-7-⑦-3

② 691

5. 機 種 の 選 定 等

5-1 機種の選定

ポ ステンション桁製作工に，使用する機械・規格は次表を標準とする。

表5. 1 機種の選定 (1 工事 当 り)

作業種別	名 称	規 格	単 位	数 量	供用日数	損 料 額	
						規 格	円/供用日
緊 張 工	緊張ジャッキ・ポンプ	各種	組	2	A	1300kN(130 t)型	6,500
						2200kN(225 t)型	8,100
						3100kN(320 t)型	11,000
門型クレーン工	門型クレーン 電動ホイスト	3.0 t 吊 3.0 t 吊用	基 台	1 1	A A		10,500
主桁製作用型枠	鋼製型枠	ポ ステンシヨ ン桁用	㎡・日	必要量	A	1組当りの 型枠面積を計上	378

(注) 1. A＝供用日数
＝0.165 × V × α + 20.66
V：コンクリート設計量 (㎡)
α：供用日補正係数
供用日補正係数は，下記による。

	支間長 L (m)		
	L ≤35	35< L ≤40	40< L ≤45
α	1.0	0.73	0.60

2. 鋼製型枠面積の算出にあたっては，側部及び端部面積のみとし，定着部面積は考慮しないものとする。なお，底型枠は主桁製作台を利用する。

3. 鋼製型枠は 1 組を標準とし必要数量を計上する。

5-2 雑機械費

雑機械費は，ポ ステンション桁製作工に必要な表 5. 1 の機械器具を除く雑機械の損料等の費用であり，表 5. 1 の機械器具損料の合計額に次表の率を乗じた額を上限として計上する。

表5. 2 雑機械費率 (%)

雑機械費率	59
-------	----

IV-7-⑦-3

② 691

土木工事標準積算基準（令和3年4月1日一部改正）新旧対照表

頁

第Ⅳ編第 7 章

⑨ P C 橋架設工

IV-7-⑨-9

(2)704

新

5-2-3 コンクリート工歩掛

型枠の製作、設置・撤去、コンクリートポンプ車による打設及び養生歩掛は、次表を標準とする。

表5. 4 コンクリート工歩掛

(10 ㎡当り)

桁 区 分	編 成 人 員 (人)				諸雑費率 (%)
	橋りょう世話役	特殊作業員	型わく工	普通作業員	
プレテンションT桁, ポストテンション桁	2.9	4.0	9.3	9.1 (7.5)	9 (7)
プレテンション床版桁	1.6	1.7	2.5	3.9 (2.4)	10 (5)

(注) 1. コンクリートポンプ車の運転時間はコンクリート 10 ㎡当り 1.5 時間とする。

2. 本歩掛はブーム打設を標準としているが困難な場合、又は現場条件により配管打設が適する場合は、上記歩掛にて配管打設も適用出来る。なお、配管式コンクリートポンプ車の規格は 90～100 ㎡/h とする。

3. 配管打設の場合の圧送管組立・撤去労務 (30m 以下) を含むものとし、30m を超える場合は「第Ⅱ編第 4 章コンクリート①コンクリート工」による。

4. ブーム打設は打設高さ 15m 以下、投入水平距離 15m 以下の場合に適用する。

5. 1 日当り打設量は 40 ㎡を標準とする。

6. 諸雑費は、型枠用材料、剥離材、養生マット及び電力に関する経費等であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

7. 養生については、養生覆材の被覆・水散布養生を標準とする。養生面積は、間詰床版の面積とする。保温養生又は給熱養生等の特別な養生を必要とする場合の普通作業員の歩掛及び諸雑費率は、() 内数値とし、養生費用は別途計上する。

5-2-4 コンクリート使用量

コンクリート使用量は、次式による。

使用量(㎡)=設計量(㎡)×(1+K)……………式 5. 2

K : ロス率

表5. 5 ロス率(K)

ロス率	+0.05
-----	-------

5-3 PC工

5-3-1 PC工歩掛

ケーブルの切断、シースの組立、ケーブルの挿入、整正、グラウト注入歩掛は、次表を標準とする。

表5. 6 PC工歩掛

(ケーブル 100m 当り)

桁 形 式	種 類	規 格	編成人員(人)			諸雑費率 (%)
		P C ケーブル	橋りょう世話役	橋りょう特殊工	普通作業員	
プレテンション桁	シングルストランドシステム	390kN(40t)型(1S17.8)	0.7	2.2	1.3	15
		450kN(50t)型(1S19.3)				
		570kN(60t)型(1S21.8)				
ポストテンション桁	マルチワイヤシステム	700kN(70t)型(12W7A)	0.7	2.6	1.6	14
		390kN(40t)型(1S17.8)	0.7	3.3	1.9	10
		450kN(50t)型(1S19.3)				
	570kN(60t)型(1S21.8)					
	950kN(100t)型(1S28.6)	0.9	3.7	1.6	11	

(注) 1. ケーブル延長は、定着装置内面間の実延長とする。

2. 諸雑費は、鋼製シース、グラウト材料、シール材料及び電力に関する経費等であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

旧

5-2-3 コンクリート工歩掛

型枠の製作、設置・撤去、コンクリートポンプ車による打設及び養生歩掛は、次表を標準とする。

表5. 4 コンクリート工歩掛

(10 ㎡当り)

桁 区 分	編 成 人 員 (人)				諸雑費率 (%)
	橋りょう世話役	特殊作業員	型わく工	普通作業員	
プレテンションT桁, ポストテンション桁	3.22	4.44	9.3	10.11(8.33)	9 (7)
プレテンション床版桁	1.78	1.89	2.5	4.33(2.67)	10 (5)

(注) 1. コンクリートポンプ車の運転時間はコンクリート 10 ㎡当り 1.67 時間とする。

2. 本歩掛はブーム打設を標準としているが困難な場合、又は現場条件により配管打設が適する場合は、上記歩掛にて配管打設も適用出来る。なお、配管式コンクリートポンプ車の規格は 90～100 ㎡/h とする。

3. 配管打設の場合の圧送管組立・撤去労務 (30m 以下) を含むものとし、30m を超える場合は「第Ⅱ編第 4 章コンクリート①コンクリート工」による。

4. ブーム打設は打設高さ 15m 以下、投入水平距離 15m 以下の場合に適用する。

5. 1 日当り打設量は 36 ㎡を標準とする。

6. 諸雑費は、型枠用材料、剥離材、養生マット及び電力に関する経費等であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

7. 養生については、養生覆材の被覆・水散布養生を標準とする。養生面積は、間詰床版の面積とする。保温養生又は給熱養生等の特別な養生を必要とする場合の普通作業員の歩掛及び諸雑費率は、() 内数値とし、養生費用は別途計上する。

5-2-4 コンクリート使用量

コンクリート使用量は、次式による。

使用量(㎡)=設計量(㎡)×(1+K)……………式 5. 2

K : ロス率

表5. 5 ロス率(K)

ロス率	+0.05
-----	-------

5-3 PC工

5-3-1 PC工歩掛

ケーブルの切断、シースの組立、ケーブルの挿入、整正、グラウト注入歩掛は、次表を標準とする。

表5. 6 PC工歩掛

(ケーブル 100m 当り)

桁 形 式	種 類	規 格	編成人員(人)			諸雑費率 (%)
		P C ケーブル	橋りょう世話役	橋りょう特殊工	普通作業員	
プレテンション桁	シングルストランドシステム	390kN(40t)型(1S17.8)	0.7	2.2	1.3	15
		450kN(50t)型(1S19.3)				
		570kN(60t)型(1S21.8)				
ポストテンション桁	マルチワイヤシステム	700kN(70t)型(12W7A)	0.7	2.6	1.6	14
		390kN(40t)型(1S17.8)	0.7	3.3	1.9	10
		450kN(50t)型(1S19.3)				
	570kN(60t)型(1S21.8)					
	950kN(100t)型(1S28.6)	0.9	3.7	1.6	11	

(注) 1. ケーブル延長は、定着装置内面間の実延長とする。

2. 諸雑費は、鋼製シース、グラウト材料、シール材料及び電力に関する経費等であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

② 704

IV-7-⑨-9

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

頁

新

旧

第Ⅳ編第 7 章
⑨ P C 橋架設工

IV-7-⑨-22
(②717)

(18) 圧送管組立・撤去費 10 m³当り単価表

コード番号

S 1 9 1 1

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人	0.46×L/40	
諸 雑 費		式	1	
計				

(注) Lはコンクリートポンプ車から作業範囲 30 mを超えた部分の圧送管延長とする。

(19) P C ケーブル 100m当り単価表

コード番号

S 6 1 3 4

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
橋 り ょ う 世 話 役		人		表5.6
橋 り ょ う 特 殊 工		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
P C ケ ー ブ ル		kg		表5.7 , 式5.3 設計量×(1+ロス率)×単位質量
諸 雑 費		式	1	表5.6
計				

(20) 緊張工 10 ケーブル当り単価表

コード番号

S 6 1 3 5

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
橋 り ょ う 世 話 役		人		表5.8
橋 り ょ う 特 殊 工		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
定 着 装 置	緊張側（緊張用）	組		
定 着 装 置	固定側（緊張用 又は固定用）	〃		
諸 雑 費		式	1	表5.8
計				

(21) 機械器具損料 1 工事当り単価表

コード番号

S 6 1 3 9

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
緊張ジャッキ・ポンプ		供用日		表5.9
諸 雑 費		式	1	
計				

(22) 桁下足場工（ポストテンション・プレテンション桁） 1 m³当り単価表

コード番号

S 6 1 4 5

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
橋 り ょ う 特 殊 工		人		5-5-1(1)による
足 場 材 質 料		月		〃
諸 雑 費		式	1	
計				

IV-7-⑨-22

② 717

(18) 圧送管組立・撤去費 10 m³当り単価表

コード番号

S 1 9 1 1

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人	0.46×L/36	
諸 雑 費		式	1	
計				

(注) Lはコンクリートポンプ車から作業範囲 30 mを超えた部分の圧送管延長とする。

(19) P C ケーブル 100m当り単価表

コード番号

S 6 1 3 4

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
橋 り ょ う 世 話 役		人		表5.6
橋 り ょ う 特 殊 工		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
P C ケ ー ブ ル		kg		表5.7 , 式5.3 設計量×(1+ロス率)×単位質量
諸 雑 費		式	1	表5.6
計				

(20) 緊張工 10 ケーブル当り単価表

コード番号

S 6 1 3 5

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
橋 り ょ う 世 話 役		人		表5.8
橋 り ょ う 特 殊 工		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
定 着 装 置	緊張側（緊張用）	組		
定 着 装 置	固定側（緊張用 又は固定用）	〃		
諸 雑 費		式	1	表5.8
計				

(21) 機械器具損料 1 工事当り単価表

コード番号

S 6 1 3 9

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
緊張ジャッキ・ポンプ		供用日		表5.9
諸 雑 費		式	1	
計				

(22) 桁下足場工（ポストテンション・プレテンション桁） 1 m³当り単価表

コード番号

S 6 1 4 5

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
橋 り ょ う 特 殊 工		人		5-5-1(1)による
足 場 材 質 料		月		〃
諸 雑 費		式	1	
計				

IV-7-⑨-22

② 717

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第 7 章

⑩ P C 橋片持架設工

IV-7-⑩-13

(②734)

9-2 鉄筋使用量

鉄筋の使用量は、次式による。

使用量（t）＝設計量（t）×（1+K）・・・式 9.1 K：ロス率

表 9. 2 ロス率(K)

ロス率	+0.05
-----	-------

10. コンクリート工

10-1 コンクリートポンプ車打設歩掛

コンクリートポンプ車による打設は、次表を標準とする。

表 10. 1 コンクリートポンプ車打設歩掛 (10 m³ 当り)

名	称	単	位	コンクリートポンプ車打設					
土	木	一	般	世	話	役	人	0.3	
特	殊	作	業	員	#	1.6			
普	通	作	業	員	#	1.4			
コン	クリ	ート	ポン	プ	車	運	転	h	1.8
諸	雑	費	率	%	8				

(注) 1. コンクリートポンプ車による打設以外は、別途考慮とする。

2. 上記歩掛に表面仕上、散水養生、端面処理、準備及び後片付け作業等を含む。

3. コンクリートの 1 日当り打設量は 40 m³ を標準とする。

4. 配管打設は、100 m 程度の圧送管組立・撤去労務及び損料を含むものとし、100 m 以上の圧送管組立・撤去を必要とする場合は「第Ⅱ編第 4 章①コンクリート工」の設置・撤去労務による。

5. ブーム打設は、桁下空間が確保でき、打設高さ 20 m 以下、投入水平距離 20 m 以下の場合に適用する。

6. 諸雑費は、マット、養生剤、凝結遅延剤、モルタル等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

10-2 コンクリート使用量

コンクリート使用量は、次式による。

使用量（m3）＝設計量（m3）×（1+K）・・・式 10.1 K：ロス率

表 10. 2 ロス率(K)

ロス率	+ 0.03
-----	--------

② 734

IV-7-⑩-13

9-2 鉄筋使用量

鉄筋の使用量は、次式による。

使用量（t）＝設計量（t）×（1+K）・・・式 9.1 K：ロス率

表 9. 2 ロス率(K)

ロス率	+0.05
-----	-------

10. コンクリート工

10-1 コンクリートポンプ車打設歩掛

コンクリートポンプ車による打設は、次表を標準とする。

表 10. 1 コンクリートポンプ車打設歩掛 (10 m³ 当り)

名	称	単	位	コンクリートポンプ車打設					
土	木	一	般	世	話	役	人	0.33	
特	殊	作	業	員	#	1.78			
普	通	作	業	員	#	1.56			
コン	クリ	ート	ポン	プ	車	運	転	h	2.00
諸	雑	費	率	%	8				

(注) 1. コンクリートポンプ車による打設以外は、別途考慮とする。

2. 上記歩掛に表面仕上、散水養生、端面処理、準備及び後片付け作業等を含む。

3. コンクリートの 1 日当り打設量は 36 m³ を標準とする。

4. 配管打設は、100 m 程度の圧送管組立・撤去労務及び損料を含むものとし、100 m 以上の圧送管組立・撤去を必要とする場合は「第Ⅱ編第 4 章①コンクリート工」の設置・撤去労務による。

5. ブーム打設は、桁下空間が確保でき、打設高さ 20 m 以下、投入水平距離 20 m 以下の場合に適用する。

6. 諸雑費は、マット、養生剤、凝結遅延剤、モルタル等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

10-2 コンクリート使用量

コンクリート使用量は、次式による。

使用量（m3）＝設計量（m3）×（1+K）・・・式 10.1 K：ロス率

表 10. 2 ロス率(K)

ロス率	+ 0.03
-----	--------

② 734

IV-7-⑩-13

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第 7 章

⑩ ＰＣ橋片持架設工

Ⅳ-7-⑩-25

(②746)

(17) コンクリートポンプ車打設 10 m³ 当り単価表

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人		表 10. 1
特 殊 作 業 員		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
生 コ ン ク リ ー ト		m ³		式 10. 1, 表 10. 2
コンクリートポンプ車運転		h		表 10. 1, 機械損料
圧送管組立・撤去費		式	1	(18) 単価表 必要に応じて計上
諸 雑 費		〃	1	表 10. 1
計				

(18) 圧送管組立・撤去費 10 m³ 当り単価表

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人	0.46×L/40	
諸 雑 費		式	1	
計				

(注) Lはコンクリートポンプ車から作業範囲 100 mを超えた部分の圧送管延長とする。

(19) ＰＣ鋼棒工 1 t 当り単価表

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
橋 り ょ う 世 話 役		人		表 11. 1
橋 り ょ う 特 殊 工		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
Ｐ Ｃ 鋼 棒	φ〇〇	t	1	
ラフテレーンクレーン	油圧伸縮ジブ型・排出ガス対策型 (第 1 次基準値) 25 t 吊	日		表 11. 1, 機械賃料
諸 雑 費		式	1	〃
計				

(20) ＰＣ鋼棒継手工 10 箇所当り単価表

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
橋 り ょ う 世 話 役		人		表 11. 2
橋 り ょ う 特 殊 工		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
継 手 装 置	普通・G継手	組	10	
諸 雑 費		式	1	表 11. 2
計				

② 746

Ⅳ-7-⑩-25

旧

(17) コンクリートポンプ車打設 10 m³ 当り単価表

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人		表 10. 1
特 殊 作 業 員		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
生 コ ン ク リ ー ト		m ³		式 10. 1, 表 10. 2
コンクリートポンプ車運転		h		表 10. 1, 機械損料
圧送管組立・撤去費		式	1	(18) 単価表 必要に応じて計上
諸 雑 費		〃	1	表 10. 1
計				

(18) 圧送管組立・撤去費 10 m³ 当り単価表

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
普 通 作 業 員		人	0.46×L/36	
諸 雑 費		式	1	
計				

(注) Lはコンクリートポンプ車から作業範囲 100 mを超えた部分の圧送管延長とする。

(19) ＰＣ鋼棒工 1 t 当り単価表

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
橋 り ょ う 世 話 役		人		表 11. 1
橋 り ょ う 特 殊 工		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
Ｐ Ｃ 鋼 棒	φ〇〇	t	1	
ラフテレーンクレーン	油圧伸縮ジブ型・排出ガス対策型 (第 1 次基準値) 25 t 吊	日		表 11. 1, 機械賃料
諸 雑 費		式	1	〃
計				

(20) ＰＣ鋼棒継手工 10 箇所当り単価表

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
橋 り ょ う 世 話 役		人		表 11. 2
橋 り ょ う 特 殊 工		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
継 手 装 置	普通・G継手	組	10	
諸 雑 費		式	1	表 11. 2
計				

② 746

Ⅳ-7-⑩-25

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第7章

⑪ボ°ステーション場所打

ホースラブ°橋工

IV-7-⑪-2

(②751)

3-1-2 施工歩掛

コンクリート10m³当りの型枠（R付含む）の製作・設置・撤去、コンクリート打設、表面仕上、養生、円筒型枠設置の歩掛は、次表を標準とする。

ただし、次表は早強セメントを使用した場合の施工歩掛である。

なお、次表には型枠等の資材吊込を含む。

表3.2 コンクリート工歩掛

(コンクリート10m³当り)

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人	0.9	
型 わ く 工		〃	4.4	
と び 工		〃	0.2	
特 殊 作 業 員		〃	0.6	
普 通 作 業 員		〃	3.8	
生 コ ン ク リ ー ト		m³	10.2	(注) 1
コ ボ ン プ 車 運 転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m³/h	日	0.06	
諸 雑 費 率		%	$\frac{8}{(7)}$	(注) 4, 5

(注) 1. 生コンクリートのロス分の数量は、上表に含まれている。
2. 円筒型枠の材料費は、必要数量を別途計上する。
3. コンクリートの1日当り打設量は、170m³を標準とする。
4. 諸雑費は、型枠用資材、コンクリート養生材、フォームタイ、Pコン、鋸損料、ドリル損料、コンクリートパイププレート損料、散水機損料、資材吊込用クレーン運転費及び電力に関する経費等の費用であり、労務費、材料費、機械損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
5. 養生は、養生材の被覆、散水養生、被膜養生程度のものであり、給熱養生等（ジェットヒータ、練炭、電気養生等）の特別な養生を必要とする場合の諸雑費率は、（ ）内の値とし、養生費を別途計上する。
6. 架設支保は、「第Ⅳ編第7章⑭架設支保工」により別途計上する。

3-2 鉄筋工

鉄筋の加工・組立の歩掛は、次表を標準とする。

なお、次表には鉄筋の資材吊込を含む。

表3.3 鉄筋工歩掛

(1t当り)

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人	0.6	
鉄 筋 工		〃	3.9	
と び 工		〃	0.1	
普 通 作 業 員		〃	2.2	
棒 鋼	D13～D32	t	1.05	(注) 1
諸 雑 費 率		%	6	(注) 3

(注) 1. 鉄筋の切断ロス等の数量は上表に含まれており、スクラップ控除は行わない。
2. ガス圧接が必要な場合は、別途計上する。
3. 諸雑費は、結束線、スペーサ、溶接棒、切断機損料、加工機損料、溶接機損料、鉄筋吊込用クレーン運転費及び電力に関する経費等の費用であり、労務費、材料費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
4. 鉄筋の加工・組立の日当り施工量は、2.1t／日を標準とする。

IV-7-⑪-2

② 751

旧

3-1-2 施工歩掛

コンクリート10m³当りの型枠（R付含む）の製作・設置・撤去、コンクリート打設、表面仕上、養生、円筒型枠設置の歩掛は、次表を標準とする。

ただし、次表は早強セメントを使用した場合の施工歩掛である。

なお、次表には型枠等の資材吊込を含む。

表3.2 コンクリート工歩掛

(コンクリート10m³当り)

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人	0.91	
型 わ く 工		〃	4.4	
と び 工		〃	0.2	
特 殊 作 業 員		〃	0.66	
普 通 作 業 員		〃	3.87	
生 コ ン ク リ ー ト		m³	10.2	(注) 1
コ ボ ン プ 車 運 転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m³/h	日	0.07	
諸 雑 費 率		%	$\frac{8}{(7)}$	(注) 4, 5

(注) 1. 生コンクリートのロス分の数量は、上表に含まれている。
2. 円筒型枠の材料費は、必要数量を別途計上する。
3. コンクリートの1日当り打設量は、153m³を標準とする。
4. 諸雑費は、型枠用資材、コンクリート養生材、フォームタイ、Pコン、鋸損料、ドリル損料、コンクリートパイププレート損料、散水機損料、資材吊込用クレーン運転費及び電力に関する経費等の費用であり、労務費、材料費、機械損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
5. 養生は、養生材の被覆、散水養生、被膜養生程度のものであり、給熱養生等（ジェットヒータ、練炭、電気養生等）の特別な養生を必要とする場合の諸雑費率は、（ ）内の値とし、養生費を別途計上する。
6. 架設支保は、「第Ⅳ編第7章⑭架設支保工」により別途計上する。

3-2 鉄筋工

鉄筋の加工・組立の歩掛は、次表を標準とする。

なお、次表には鉄筋の資材吊込を含む。

表3.3 鉄筋工歩掛

(1t当り)

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人	0.6	
鉄 筋 工		〃	3.9	
と び 工		〃	0.1	
普 通 作 業 員		〃	2.2	
棒 鋼	D13～D32	t	1.05	(注) 1
諸 雑 費 率		%	6	(注) 3

(注) 1. 鉄筋の切断ロス等の数量は上表に含まれており、スクラップ控除は行わない。
2. ガス圧接が必要な場合は、別途計上する。
3. 諸雑費は、結束線、スペーサ、溶接棒、切断機損料、加工機損料、溶接機損料、鉄筋吊込用クレーン運転費及び電力に関する経費等の費用であり、労務費、材料費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
4. 鉄筋の加工・組立の日当り施工量は、2.1t／日を標準とする。

IV-7-⑪-2

② 751

土木工事標準積算基準（令和3年4月1日一部改正）新旧対照表

頁

新

旧

第Ⅳ編第 7 章

⑫ポ ステンション場所打箱桁橋工

IV-7-⑫-2

(②760)

3. 施 工 歩 掛

3-1 コンクリート工

3-1-1 機種を選定

機械・規格は、次表を標準とする。

表3. 1 機種を選定

機 械 名	規 格	単位	数量	摘 要
コンクリートポンプ車	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m ³ /h	台	1	

3-1-2 施工歩掛

コンクリート10m³当りの型枠（R付含む）の製作・設置・撤去、コンクリート打設、表面仕上、養生、中空部支保設置・撤去の歩掛は、次表を標準とする。

ただし、次表は、早強セメントを使用した場合の施工歩掛である。

なお、次表には、型枠等の資材吊込を含む。

表3. 2 コンクリート工歩掛

(コンクリート10m³当り)

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人	1.6	
型 わ く 工		〃	10.0	
と び 工		〃	0.4	
特 殊 作 業 員		〃	1.4	
普 通 作 業 員		〃	8.6	
生 コ ン ク リ ー ト		m ³	10.2	(注) 1
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m ³ /h	日	0.06	
諸 雑 費 率		%	$\frac{12}{10}$	(注) 3, 4

(注) 1. 生コンクリートのロス率は、+0.02として上表に含まれている。
2. コンクリートの1日当り打設量は、170m³を標準とする。
3. 諸雑費は、型枠用資材、中空部支保用仮設材損料、コンクリート養生材、銑損料、ドリル損料、コンクリートパイプレータ損料、散水機損料、資材吊込用クレーン運転費及び電力に関する経費等の費用であり、労務費、材料費、機械損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
4. 養生は、養生材の被覆、散水養生、被膜養生程度のものであり、給熱養生等の特別な養生を必要とする場合の諸雑費率は、（ ）内の値として、養生費を別途計上する。
5. 架設支保は、「第Ⅳ編第 7 章㉔架設支保工」により別途計上する。
6. 支保工は、金属支保の場合は「第Ⅳ編第 7 章㉓鋼橋架設工」、道路橋示方書でいうゴム支保（タイプA）の場合は「第Ⅳ編第 7 章㉔PC橋架設工」により別途計上する。
ゴム支保（タイプB）の場合は、「第Ⅳ編第 7 章㉕ポストテンション場所打ホロスラブ橋工」により別途計上する。

② 760

IV-7-⑫-2

3. 施 工 歩 掛

3-1 コンクリート工

3-1-1 機種を選定

機械・規格は、次表を標準とする。

表3. 1 機種を選定

機 械 名	規 格	単位	数量	摘 要
コンクリートポンプ車	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m ³ /h	台	1	

3-1-2 施工歩掛

コンクリート10m³当りの型枠（R付含む）の製作・設置・撤去、コンクリート打設、表面仕上、養生、中空部支保設置・撤去の歩掛は、次表を標準とする。

ただし、次表は、早強セメントを使用した場合の施工歩掛である。

なお、次表には、型枠等の資材吊込を含む。

表3. 2 コンクリート工歩掛

(コンクリート10m³当り)

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人	1.61	
型 わ く 工		〃	10.0	
と び 工		〃	0.4	
特 殊 作 業 員		〃	1.49	
普 通 作 業 員		〃	8.67	
生 コ ン ク リ ー ト		m ³	10.2	(注) 1
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m ³ /h	日	0.07	
諸 雑 費 率		%	$\frac{12}{10}$	(注) 3, 4

(注) 1. 生コンクリートのロス率は、+0.02として上表に含まれている。
2. コンクリートの1日当り打設量は、153m³を標準とする。
3. 諸雑費は、型枠用資材、中空部支保用仮設材損料、コンクリート養生材、銑損料、ドリル損料、コンクリートパイプレータ損料、散水機損料、資材吊込用クレーン運転費及び電力に関する経費等の費用であり、労務費、材料費、機械損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
4. 養生は、養生材の被覆、散水養生、被膜養生程度のものであり、給熱養生等の特別な養生を必要とする場合の諸雑費率は、（ ）内の値として、養生費を別途計上する。
5. 架設支保は、「第Ⅳ編第 7 章㉔架設支保工」により別途計上する。
6. 支保工は、金属支保の場合は「第Ⅳ編第 7 章㉓鋼橋架設工」、道路橋示方書でいうゴム支保（タイプA）の場合は「第Ⅳ編第 7 章㉔PC橋架設工」により別途計上する。
ゴム支保（タイプB）の場合は、「第Ⅳ編第 7 章㉕ポストテンション場所打ホロスラブ橋工」により別途計上する。

② 760

IV-7-⑫-2

土木工事標準積算基準（令和3年4月1日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第 7 章

⑬ R C 場所打ホースラブ橋工

IV-7-⑬-2

(②769)

3. 施 工 歩 掛

3-1 コンクリート工

3-1-1 機種を選定

機械・規格は、次表を標準とする。

表3. 1 機種を選定

機 械 名	規 格	単 位	数 量	摘 要
コンクリートポンプ車	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m³/h	台	1	

3-1-2 施工歩掛

コンクリート10m³当りの型枠（R付含む）の製作、設置・撤去、コンクリート打設、表面仕上、養生、円筒型枠設置の歩掛は、次表を標準とする。

表3. 2 コンクリート工歩掛

(コンクリート10m³当り)

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人	1.0	
型 わ く 工		#	5.1	
と び 工		#	0.2	
特 殊 作 業 員		#	0.8	
普 通 作 業 員		#	5.0	
生 コ ン ク リ ー ト		m³	10.2	(注) 1
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m³/h	h	0.5	
諸 雑 費 率		%	¹⁵ (12)	(注) 4, 5

(注) 1. 生コンクリートのロス率は、+0.02とし上表に含まれている。
2. 円筒型枠の材料費は、別途計上する。
3. コンクリートの1日当り打設量は、¹⁶⁰m³を標準とする。
4. 諸雑費は、型枠用資材（円筒型枠を除く）、コンクリート養生材、フォームタイ、Pコン、鋸損料、ドリル損料、コンクリートパイプレータ損料、散水機損料、資材吊込用クレーン運転費及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
5. 養生は、養生材の被覆、散水養生、被膜養生程度のものであり、給熱養生等の特別な養生を必要とする場合の諸雑費率は、（ ）内の値とし、養生費を別途計上する。
6. 架設支保工は、「第Ⅳ編第 7 章⑩架設支保工」による。
7. 支承工は、金属支承の場合、「第Ⅳ編第 7 章③鋼橋架設工」、道路橋示方書でいうゴム支承（タイプA）の場合、「第Ⅳ編第 7 章⑨P C橋架設工」により別途計上する。ゴム支承（タイプB）の場合、「第Ⅳ編第 7 章⑪ポストテンション場所打ホースラブ橋工」により別途計上する。
8. 落橋防止装置取付工は、「第Ⅳ編第 7 章⑪ポストテンション場所打ホースラブ橋工」により別途計上する。

3-2 鉄筋工

鉄筋工は、「第Ⅵ編第 2 章市場単価①- 1 鉄筋工(太径鉄筋含む)」により別途計上する。

IV-7-⑬-2

② 769

3. 施 工 歩 掛

3-1 コンクリート工

3-1-1 機種を選定

機械・規格は、次表を標準とする。

表3. 1 機種を選定

機 械 名	規 格	単 位	数 量	摘 要
コンクリートポンプ車	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m³/h	台	1	

3-1-2 施工歩掛

コンクリート10m³当りの型枠（R付含む）の製作、設置・撤去、コンクリート打設、表面仕上、養生、円筒型枠設置の歩掛は、次表を標準とする。

表3. 2 コンクリート工歩掛

(コンクリート10m³当り)

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人	1.01	
型 わ く 工		#	5.1	
と び 工		#	0.2	
特 殊 作 業 員		#	0.89	
普 通 作 業 員		#	5.08	
生 コ ン ク リ ー ト		m³	10.2	(注) 1
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m³/h	h	0.56	
諸 雑 費 率		%	¹⁵ (12)	(注) 4, 5

(注) 1. 生コンクリートのロス率は、+0.02とし上表に含まれている。
2. 円筒型枠の材料費は、別途計上する。
3. コンクリートの1日当り打設量は、¹⁴⁴m³を標準とする。
4. 諸雑費は、型枠用資材（円筒型枠を除く）、コンクリート養生材、フォームタイ、Pコン、鋸損料、ドリル損料、コンクリートパイプレータ損料、散水機損料、資材吊込用クレーン運転費及び電力に関する経費等の費用であり、労務費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
5. 養生は、養生材の被覆、散水養生、被膜養生程度のものであり、給熱養生等の特別な養生を必要とする場合の諸雑費率は、（ ）内の値とし、養生費を別途計上する。
6. 架設支保工は、「第Ⅳ編第 7 章⑩架設支保工」による。
7. 支承工は、金属支承の場合、「第Ⅳ編第 7 章③鋼橋架設工」、道路橋示方書でいうゴム支承（タイプA）の場合、「第Ⅳ編第 7 章⑨P C橋架設工」により別途計上する。ゴム支承（タイプB）の場合、「第Ⅳ編第 7 章⑪ポストテンション場所打ホースラブ橋工」により別途計上する。
8. 落橋防止装置取付工は、「第Ⅳ編第 7 章⑪ポストテンション場所打ホースラブ橋工」により別途計上する。

3-2 鉄筋工

鉄筋工は、「第Ⅵ編第 2 章市場単価①- 1 鉄筋工(太径鉄筋含む)」により別途計上する。

IV-7-⑬-2

② 769

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第7章

⑬橋台・橋脚工

⑬-1橋台・橋脚工(1)

(構造物単位)

Ⅳ-7-⑬-4

(②813)

3-1-3 T形橋脚歩掛

T形橋脚における施工歩掛は、次表を標準とする。

表3.2 T形橋脚施工歩掛(構造物高さ5m以上10m未満の場合) (コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m³/基)		100m³以上 300m³未満	300m³以上 500m³未満
名 称	単 位		
土 木 一 般 世 話 役	人	0.6 (0.5)	0.5 (0.4)
特 殊 作 業 員	〃	0.2 (0.2)	
型 わ く 工	〃	1.8 (1.8)	1.3 (1.3)
と び 工	〃	0.6 (0.2)	0.5 (0.2)
普 通 作 業 員	〃	1.6 (1.4)	1.3 (1.1)
コ ン ク リ ー ト	m³	10.2 (10.2)	
コンクリートポンプ車運転	日	0.06 (0.06)	
雑工種	基礎材敷設転圧	%	2 (3)
	均しコンクリート打設	〃	4 (5)
諸 雑 費 率	〃	26 (12)	27 (15)

表3.3 T形橋脚施工歩掛(構造物高さ10m以上15m未満の場合) (コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m³/基)		120m³以上 220m³未満	220m³以上 440m³未満	440m³以上 650m³未満
名 称	単 位			
土 木 一 般 世 話 役	人	0.7 (0.6)	0.6 (0.5)	0.4 (0.3)
特 殊 作 業 員	〃	0.2 (0.2)		
型 わ く 工	〃	2.0 (2.0)	1.5 (1.5)	1.0 (1.0)
と び 工	〃	0.9 (0.4)	0.7 (0.3)	0.6 (0.2)
普 通 作 業 員	〃	1.9 (1.6)	1.4 (1.2)	1.1 (0.9)
コ ン ク リ ー ト	m³	10.2 (10.2)		
コンクリートポンプ車運転	日	0.06 (0.06)		
雑工種	基礎材敷設転圧	%	2 (2)	2 (3)
	均しコンクリート打設	〃	3 (4)	5 (6)
諸 雑 費 率	〃	26 (12)	28 (13)	33 (15)

表3.4 T形橋脚施工歩掛(構造物高さ15m以上25m未満の場合) (コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m³/基)		290m³以上 910m³未満	910m³以上 980m³未満
名 称	単 位		
土 木 一 般 世 話 役	人	0.6 (0.5)	0.5 (0.4)
特 殊 作 業 員	〃	0.2 (0.2)	
型 わ く 工	〃	1.5 (1.5)	1.3 (1.3)
と び 工	〃	0.8 (0.3)	0.9 (0.5)
普 通 作 業 員	〃	1.6 (1.3)	1.3 (1.1)
コ ン ク リ ー ト	m³	10.2 (10.2)	
コンクリートポンプ車運転	日	0.06 (0.06)	
雑工種	基礎材敷設転圧	%	1 (1)
	均しコンクリート打設	〃	2 (3)
諸 雑 費 率	〃	29 (13)	28 (13)

Ⅳ-7-⑬-4

② 813

3-1-3 T形橋脚歩掛

T形橋脚における施工歩掛は、次表を標準とする。

表3.2 T形橋脚施工歩掛(構造物高さ5m以上10m未満の場合) (コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m³/基)		100m³以上 300m³未満	300m³以上 500m³未満
名 称	単 位		
土 木 一 般 世 話 役	人	0.61 (0.51)	0.51 (0.41)
特 殊 作 業 員	〃	0.22 (0.22)	
型 わ く 工	〃	1.8 (1.8)	1.3 (1.3)
と び 工	〃	0.6 (0.2)	0.5 (0.2)
普 通 作 業 員	〃	1.62 (1.42)	1.32 (1.12)
コ ン ク リ ー ト	m³	10.2 (10.2)	
コンクリートポンプ車運転	日	0.07 (0.07)	
雑工種	基礎材敷設転圧	%	2 (3)
	均しコンクリート打設	〃	4 (5)
諸 雑 費 率	〃	26 (12)	27 (15)

表3.3 T形橋脚施工歩掛(構造物高さ10m以上15m未満の場合) (コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m³/基)		120m³以上 220m³未満	220m³以上 440m³未満	440m³以上 650m³未満
名 称	単 位			
土 木 一 般 世 話 役	人	0.71 (0.61)	0.61 (0.51)	0.41 (0.31)
特 殊 作 業 員	〃	0.22 (0.22)		
型 わ く 工	〃	2.0 (2.0)	1.5 (1.5)	1.0 (1.0)
と び 工	〃	0.9 (0.4)	0.7 (0.3)	0.6 (0.2)
普 通 作 業 員	〃	1.92 (1.62)	1.42 (1.22)	1.12 (0.92)
コ ン ク リ ー ト	m³	10.2 (10.2)		
コンクリートポンプ車運転	日	0.07 (0.07)		
雑工種	基礎材敷設転圧	%	2 (2)	2 (3)
	均しコンクリート打設	〃	3 (4)	5 (6)
諸 雑 費 率	〃	26 (12)	28 (13)	33 (15)

表3.4 T形橋脚施工歩掛(構造物高さ15m以上25m未満の場合) (コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m³/基)		290m³以上 910m³未満	910m³以上 980m³未満	
名 称	単 位			
土 木 一 般 世 話 役	人	0.61 (0.51)	0.51 (0.41)	
特 殊 作 業 員	〃	0.22 (0.22)		
型 わ く 工	〃	1.5 (1.5)	1.3 (1.3)	
と び 工	〃	0.8 (0.3)	0.9 (0.5)	
普 通 作 業 員	〃	1.62 (1.32)	1.32 (1.12)	
コ ン ク リ ー ト	m³	10.2 (10.2)		
コンクリートポンプ車運転	日	0.07 (0.07)		
雑工種	基礎材敷設転圧	%	1 (1)	1 (2)
	均しコンクリート打設	〃	2 (3)	3 (3)
諸 雑 費 率	〃	29 (13)	28 (13)	

Ⅳ-7-⑬-4

② 813

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第 7 章
⑩橋台・橋脚工
⑩-1橋台・橋脚工(1)
（構造物単位）
Ⅳ-7-⑩-5
（②814）

（注） 1. 上表の労務歩掛は、型枠（R付、支承・箱抜き部の型枠含む）製作・設置・撤去、足場（支保）設置・撤去、コンクリート打設・養生等を含むものである。
ただし、支承・箱抜き部の型枠の材料費は、別途計上する。
2. 本歩掛は、基礎形式（直接基礎、杭基礎）にかかわらず適用出来る。
3. コンクリートの材料ロス率は、+0.02として上表に含まれている。
4. 雑工種・諸雑費は、労務費と機械損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
なお、雑工種及び諸雑費に含まれる内容は、付表－1 のとおりである。
5. 養生は、養生材の被覆、散水養生、被覆養生程度のものであり、給熱養生等の特別な養生が必要な場合は、上表諸雑費率より、2.0%を減ずるものとし、養生費を、「第Ⅱ編第 4 章①コンクリート工」により別途計上する。
6. 冬期の施工で雪寒仮囲い等の特別な足場や、給熱養生等の特別な養生を必要とする場合は、（ ）内の数値を使用するものとし、足場費及び養生費が必要な場合は「第Ⅱ編第 5 章③－2 雪寒仮囲い工」により別途計上する。
7. 基礎材の敷均し厚は、20cmまでを標準としており、これにより難い場合は別途計上する。
8. コンクリートポンプ車配管打設で施工する場合で圧送管組立・撤去が必要な場合は、「第Ⅱ編第 4 章①コンクリート工」により、別途計上するものとする。
なお、コンクリート 1 日当り打設量は、110㎡を標準とする。
9. 本歩掛には、コンクリートポンプ車打設時のホースの筒先作業等を行う機械付補助労務を含む。
10. 本歩掛には、型枠施工時のはく離剤及びケレン作業を含む。

付表－1 雑工種及び諸雑費に含まれる内容

項 目	労 務 費	機 械 運 転 経 費	雑機械器具損料	材 料 費	
雑工種	基 礎 砕 石	敷設・転圧労務	材料投入敷均し機械 締固め機械	—	碎石材料
	均しコンクリート関係	打設・養生・ 型枠製作・設置・ 撤去労務	打設機械 電力に関する経費	コンクリートパイプブレータ、 工事用水中モータポンプ、 バケット等	コンクリート、 養生材、 均し型枠材料等
諸雑費	コンクリート関係	—	電力に関する経費	コンクリートパイプブレータ 工事用水中モータポンプ等	養生マット 養生シート等
	型 枠 関 係	—	持上げ（下げ）機械 電力に関する経費	電気ドリル、 電気ノコギリ、 雑工具等	型枠材料、 組立支持材、 はく離剤等
	足 場 関 係	—	持上げ（下げ）機械	雑工具等	足場工仮設材、 安全ネット等
	支 保 関 係	—	持上げ（下げ）機械	〃	支保工仮設材、 安全ネット等

② 814

Ⅳ－7－⑩－5

旧

（注） 1. 上表の労務歩掛は、型枠（R付、支承・箱抜き部の型枠含む）製作・設置・撤去、足場（支保）設置・撤去、コンクリート打設・養生等を含むものである。
ただし、支承・箱抜き部の型枠の材料費は、別途計上する。
2. 本歩掛は、基礎形式（直接基礎、杭基礎）にかかわらず適用出来る。
3. コンクリートの材料ロス率は、+0.02として上表に含まれている。
4. 雑工種・諸雑費は、労務費と機械損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
なお、雑工種及び諸雑費に含まれる内容は、付表－1 のとおりである。
5. 養生は、養生材の被覆、散水養生、被覆養生程度のものであり、給熱養生等の特別な養生が必要な場合は、上表諸雑費率より、2.0%を減ずるものとし、養生費を、「第Ⅱ編第 4 章①コンクリート工」により別途計上する。
6. 冬期の施工で雪寒仮囲い等の特別な足場や、給熱養生等の特別な養生を必要とする場合は、（ ）内の数値を使用するものとし、足場費及び養生費が必要な場合は「第Ⅱ編第 5 章③－2 雪寒仮囲い工」により別途計上する。
7. 基礎材の敷均し厚は、20cmまでを標準としており、これにより難い場合は別途計上する。
8. コンクリートポンプ車配管打設で施工する場合で圧送管組立・撤去が必要な場合は、「第Ⅱ編第 4 章①コンクリート工」により、別途計上するものとする。
なお、コンクリート 1 日当り打設量は、99㎡を標準とする。
9. 本歩掛には、コンクリートポンプ車打設時のホースの筒先作業等を行う機械付補助労務を含む。
10. 本歩掛には、型枠施工時のはく離剤及びケレン作業を含む。

付表－1 雑工種及び諸雑費に含まれる内容

項 目	労 務 費	機 械 運 転 経 費	雑機械器具損料	材 料 費	
雑工種	基 礎 砕 石	敷設・転圧労務	材料投入敷均し機械 締固め機械	—	碎石材料
	均しコンクリート関係	打設・養生・ 型枠製作・設置・ 撤去労務	打設機械 電力に関する経費	コンクリートパイプブレータ、 工事用水中モータポンプ、 バケット等	コンクリート、 養生材、 均し型枠材料等
諸雑費	コンクリート関係	—	電力に関する経費	コンクリートパイプブレータ 工事用水中モータポンプ等	養生マット 養生シート等
	型 枠 関 係	—	持上げ（下げ）機械 電力に関する経費	電気ドリル、 電気ノコギリ、 雑工具等	型枠材料、 組立支持材、 はく離剤等
	足 場 関 係	—	持上げ（下げ）機械	雑工具等	足場工仮設材、 安全ネット等
	支 保 関 係	—	持上げ（下げ）機械	〃	支保工仮設材、 安全ネット等

② 814

Ⅳ－7－⑩－5

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

頁

新

旧

第Ⅳ編第 7 章

⑬橋台・橋脚工

⑬-1橋台・橋脚工(1)

(構造物単位)

Ⅳ-7-⑬-6

(②815)

3-1-4 壁式橋脚歩掛

壁式橋脚における施工歩掛は、次表を標準とする。

表3. 5 壁式橋脚施工歩掛(構造物高さ5m以上15m未満の場合) (コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m ³ /基)		単位	100m ³ 以上 280m ³ 未満	280m ³ 以上 700m ³ 未満
名 称				
土 木 一 般 世 話 役	人		0.6 (0.5)	0.5 (0.4)
特 殊 作 業 員	〃		0.2 (0.2)	
型 わ く 工	〃		1.8 (1.8)	1.4 (1.4)
と び 工	〃		0.5 (-)	0.3 (-)
普 通 作 業 員	〃		1.6 (1.3)	1.2 (1.1)
コ ン ク リ ー ト	m ³		10.2 (10.2)	
コンクリートポンプ車運転	日		0.06 (0.06)	
雑工種	基礎材敷設転圧	%	2 (3)	3 (3)
	均しコンクリート打設	〃	4 (5)	7 (8)
諸	雑 費 率	〃	29 (12)	24 (15)

表3. 6 壁式橋脚施工歩掛(構造物高さ15m以上20m未満の場合) (コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m ³ /基)		単位	250m ³ 以上 520m ³ 未満	520m ³ 以上 700m ³ 未満
名 称				
土 木 一 般 世 話 役	人		0.5 (0.4)	0.4 (0.3)
特 殊 作 業 員	〃		0.2 (0.2)	
型 わ く 工	〃		1.6 (1.6)	1.1 (1.1)
と び 工	〃		0.4 (-)	0.3 (-)
普 通 作 業 員	〃		1.5 (1.3)	1.0 (0.9)
コ ン ク リ ー ト	m ³		10.2 (10.2)	
コンクリートポンプ車運転	日		0.06 (0.06)	
雑工種	基礎材敷設転圧	%	1 (1)	1 (2)
	均しコンクリート打設	〃	7 (8)	8 (10)
諸	雑 費 率	〃	27 (14)	33 (16)

(注) 1. 上表の労務歩掛は、型枠（R付、支承・箱抜き部の型枠含む）製作・設置・撤去、足場（支保）設置・撤去、コンクリート打設・養生等を含むものである。
ただし、支承・箱抜き部の型枠の材料費は、別途計上する。
2. 本歩掛は、基礎形式（直接基礎、杭基礎）にかかわらず適用出来る。
3. コンクリートの材料ロス率は、+0.02として上表に含まれている。
4. 雑工種・諸雑費は、労務費と機械損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
なお、雑工種及び諸雑費に含まれる内容は、付表-1のとおりである。
5. 養生は、養生材の被覆、散水養生、被覆養生程度のものであり、給熱養生等の特別な養生が必要な場合は、上衣諸雑費率より、2.0%を減ずるものとし、養生費を、「第Ⅱ編第4章①コンクリート工」により別途計上する。
6. 冬期の施工で雪寒仮囲い等の特別な足場や、給熱養生等の特別な養生を必要とする場合は、()内の数値を使用するものとし、足場費及び養生費が必要な場合は「第Ⅱ編第5章⑬-2雪寒仮囲い工」により別途計上する。
7. 基礎材の敷均し厚は、20cmまでを標準としており、これにより難い場合は別途計上する。
8. コンクリートポンプ車配管打設で施工する場合で圧送管組立・撤去が必要な場合は、「第Ⅱ編第4章①コンクリート工」により、別途計上するものとする。
なお、コンクリート1日当り打設量は、110m³を標準とする。
9. 本歩掛には、コンクリートポンプ車打設時のホースの筒先作業等を行う機械付補助労務を含む。
10. 本歩掛には、型枠施工時のはく離剤及びケレン作業を含む。

3-1-4 壁式橋脚歩掛

壁式橋脚における施工歩掛は、次表を標準とする。

表3. 5 壁式橋脚施工歩掛(構造物高さ5m以上15m未満の場合) (コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m ³ /基)		単位	100m ³ 以上 280m ³ 未満	280m ³ 以上 700m ³ 未満
名 称				
土 木 一 般 世 話 役	人		0.61 (0.51)	0.51 (0.41)
特 殊 作 業 員	〃		0.22 (0.22)	
型 わ く 工	〃		1.8 (1.8)	1.4 (1.4)
と び 工	〃		0.5 (-)	0.3 (-)
普 通 作 業 員	〃		1.62 (1.32)	1.22 (1.12)
コ ン ク リ ー ト	m ³		10.2 (10.2)	
コンクリートポンプ車運転	日		0.07 (0.07)	
雑工種	基礎材敷設転圧	%	2 (3)	3 (3)
	均しコンクリート打設	〃	4 (5)	7 (8)
諸	雑 費 率	〃	29 (12)	24 (15)

表3. 6 壁式橋脚施工歩掛(構造物高さ15m以上20m未満の場合) (コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m ³ /基)		単位	250m ³ 以上 520m ³ 未満	520m ³ 以上 700m ³ 未満
名 称				
土 木 一 般 世 話 役	人		0.51 (0.41)	0.41 (0.31)
特 殊 作 業 員	〃		0.22 (0.22)	
型 わ く 工	〃		1.6 (1.6)	1.1 (1.1)
と び 工	〃		0.4 (-)	0.3 (-)
普 通 作 業 員	〃		1.52 (1.32)	1.02 (0.92)
コ ン ク リ ー ト	m ³		10.2 (10.2)	
コンクリートポンプ車運転	日		0.07 (0.07)	
雑工種	基礎材敷設転圧	%	1 (1)	1 (2)
	均しコンクリート打設	〃	7 (8)	8 (10)
諸	雑 費 率	〃	27 (14)	33 (16)

(注) 1. 上表の労務歩掛は、型枠（R付、支承・箱抜き部の型枠含む）製作・設置・撤去、足場（支保）設置・撤去、コンクリート打設・養生等を含むものである。
ただし、支承・箱抜き部の型枠の材料費は、別途計上する。
2. 本歩掛は、基礎形式（直接基礎、杭基礎）にかかわらず適用出来る。
3. コンクリートの材料ロス率は、+0.02として上表に含まれている。
4. 雑工種・諸雑費は、労務費と機械損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。
なお、雑工種及び諸雑費に含まれる内容は、付表-1のとおりである。
5. 養生は、養生材の被覆、散水養生、被覆養生程度のものであり、給熱養生等の特別な養生が必要な場合は、上衣諸雑費率より、2.0%を減ずるものとし、養生費を、「第Ⅱ編第4章①コンクリート工」により別途計上する。
6. 冬期の施工で雪寒仮囲い等の特別な足場や、給熱養生等の特別な養生を必要とする場合は、()内の数値を使用するものとし、足場費及び養生費が必要な場合は「第Ⅱ編第5章⑬-2雪寒仮囲い工」により別途計上する。
7. 基礎材の敷均し厚は、20cmまでを標準としており、これにより難い場合は別途計上する。
8. コンクリートポンプ車配管打設で施工する場合で圧送管組立・撤去が必要な場合は、「第Ⅱ編第4章①コンクリート工」により、別途計上するものとする。
なお、コンクリート1日当り打設量は、99m³を標準とする。
9. 本歩掛には、コンクリートポンプ車打設時のホースの筒先作業等を行う機械付補助労務を含む。
10. 本歩掛には、型枠施工時のはく離剤及びケレン作業を含む。

Ⅳ-7-⑬-6

② 815

Ⅳ-7-⑬-6

② 815

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第7章

⑬橋台・橋脚工

⑬-1橋台・橋脚工(1)

(構造物単位)

Ⅳ-7-⑬-8

(②817)

3-1-5 逆T式橋台歩掛

逆T式橋台における施工歩掛は、次表を標準とする。

表3.7 逆T式橋台施工歩掛(構造物高さ5m未満、翼壁厚0.4m以上0.6m以下の場合)
(コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m³/基)		単位	50m³以上 140m³未満	140m³以上 260m³未満
名 称				
土 木 一 般 世 話 役		人	0.6 (0.5)	0.5 (0.4)
特 殊 作 業 員		〃	0.2 (0.2)	
型 わ く 工		〃	2.2 (2.2)	1.7 (1.7)
と び 工		〃	0.5 (0.1)	0.3 (0.1)
普 通 作 業 員		〃	1.9 (1.6)	1.5 (1.3)
コ ン ク リ ー ト		m³	10.2 (10.2)	
コンクリートポンプ車運転		日	0.06 (0.06)	
雑工種	基礎材敷設転圧	%	4 (4)	4 (5)
	均しコンクリート打設	〃	7 (8)	8 (9)
諸 雑 費 率		〃	25 (14)	26 (14)

表3.8 逆T式橋台施工歩掛(構造物高さ5m以上7m未満、翼壁厚0.4m以上0.6m以下の場合)
(コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m³/基)		単位	50m³以上 90m³未満	90m³以上 160m³未満	160m³以上 310m³未満
名 称					
土 木 一 般 世 話 役		人	1.0 (0.8)	0.7 (0.6)	0.6 (0.5)
特 殊 作 業 員		〃	0.2 (0.2)		
型 わ く 工		〃	3.3 (3.3)	2.6 (2.6)	2.0 (2.0)
と び 工		〃	0.8 (0.1)	0.6 (0.1)	0.4 (0.1)
普 通 作 業 員		〃	2.7 (2.3)	2.2 (1.9)	1.7 (1.5)
コ ン ク リ ー ト		m³	10.2 (10.2)		
コンクリートポンプ車運転		日	0.06 (0.06)		
雑工種	基礎材敷設転圧	%	1 (2)	2 (2)	2 (3)
	均しコンクリート打設	〃	5 (6)	5 (6)	6 (7)
諸 雑 費 率		〃	19 (9)	20 (11)	21 (11)

表3.9 逆T式橋台施工歩掛(構造物高さ7m以上9m未満、翼壁厚0.4m以上0.6m以下の場合)
(コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m³/基)		単位	70m³以上 110m³未満	110m³以上 210m³未満	210m³以上 310m³未満
名 称					
土 木 一 般 世 話 役		人	1.0 (0.8)	0.7 (0.6)	0.6 (0.5)
特 殊 作 業 員		〃	0.2 (0.2)		
型 わ く 工		〃	2.6 (2.6)	2.3 (2.3)	1.8 (1.8)
と び 工		〃	1.3 (0.6)	0.8 (0.3)	0.5 (0.1)
普 通 作 業 員		〃	2.5 (2.1)	2.0 (1.7)	1.6 (1.4)
コ ン ク リ ー ト		m³	10.2 (10.2)		
コンクリートポンプ車運転		日	0.06 (0.06)		
雑工種	基礎材敷設転圧	%	1 (2)	2 (2)	3 (3)
	均しコンクリート打設	〃	3 (4)	5 (5)	7 (8)
諸 雑 費 率		〃	27 (11)	27 (14)	29 (15)

IV-7-⑬-8

② 817

3-1-5 逆T式橋台歩掛

逆T式橋台における施工歩掛は、次表を標準とする。

表3.7 逆T式橋台施工歩掛(構造物高さ5m未満、翼壁厚0.4m以上0.6m以下の場合)
(コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m³/基)		単位	50m³以上 140m³未満	140m³以上 260m³未満
名 称				
土 木 一 般 世 話 役		人	0.61 (0.51)	0.51 (0.41)
特 殊 作 業 員		〃	0.22 (0.22)	
型 わ く 工		〃	2.2 (2.2)	1.7 (1.7)
と び 工		〃	0.5 (0.1)	0.3 (0.1)
普 通 作 業 員		〃	1.92 (1.62)	1.52 (1.32)
コ ン ク リ ー ト		m³	10.2 (10.2)	
コンクリートポンプ車運転		日	0.07 (0.07)	
雑工種	基礎材敷設転圧	%	4 (4)	4 (5)
	均しコンクリート打設	〃	7 (8)	8 (9)
諸 雑 費 率		〃	25 (14)	26 (14)

表3.8 逆T式橋台施工歩掛(構造物高さ5m以上7m未満、翼壁厚0.4m以上0.6m以下の場合)
(コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m³/基)		単位	50m³以上 90m³未満	90m³以上 160m³未満	160m³以上 310m³未満
名 称					
土 木 一 般 世 話 役		人	1.01 (0.81)	0.71 (0.61)	0.61 (0.51)
特 殊 作 業 員		〃	0.22 (0.22)		
型 わ く 工		〃	3.3 (3.3)	2.6 (2.6)	2.0 (2.0)
と び 工		〃	0.8 (0.1)	0.6 (0.1)	0.4 (0.1)
普 通 作 業 員		〃	2.72 (2.32)	2.22 (1.92)	1.72 (1.52)
コ ン ク リ ー ト		m³	10.2 (10.2)		
コンクリートポンプ車運転		日	0.07 (0.07)		
雑工種	基礎材敷設転圧	%	1 (2)	2 (2)	2 (3)
	均しコンクリート打設	〃	5 (6)	5 (6)	6 (7)
諸 雑 費 率		〃	19 (9)	20 (11)	21 (11)

表3.9 逆T式橋台施工歩掛(構造物高さ7m以上9m未満、翼壁厚0.4m以上0.6m以下の場合)
(コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m³/基)		単位	70m³以上 110m³未満	110m³以上 210m³未満	210m³以上 310m³未満
名 称					
土 木 一 般 世 話 役		人	1.01 (0.81)	0.71 (0.61)	0.61 (0.51)
特 殊 作 業 員		〃	0.22 (0.22)		
型 わ く 工		〃	2.6 (2.6)	2.3 (2.3)	1.8 (1.8)
と び 工		〃	1.3 (0.6)	0.8 (0.3)	0.5 (0.1)
普 通 作 業 員		〃	2.52 (2.12)	2.02 (1.72)	1.62 (1.42)
コ ン ク リ ー ト		m³	10.2 (10.2)		
コンクリートポンプ車運転		日	0.07 (0.07)		
雑工種	基礎材敷設転圧	%	1 (2)	2 (2)	3 (3)
	均しコンクリート打設	〃	3 (4)	5 (5)	7 (8)
諸 雑 費 率		〃	27 (11)	27 (14)	29 (15)

IV-7-⑬-8

② 817

土木工事標準積算基準（令和3年4月1日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第7章

⑩橋台・橋脚工

⑩-1橋台・橋脚工(1)

(構造物単位)

Ⅳ-7-⑩-9

(②818)

新

表3. 10 逆T式橋台施工歩掛(構造物高さ9m以上10m未満, 翼壁厚0.4m以上0.6m以下の場合)

(コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m³/基)		単位	130m³以上 280m³未満	280m³以上 310m³未満
名 称				
土 木 一 般 世 話 役	人		0.6 (0.5)	0.6 (0.5)
特 殊 作 業 員	〃		0.2 (0.2)	
型 わ く 工	〃		2.4 (2.4)	1.8 (1.8)
と び 工	〃		0.7 (0.2)	0.5 (0.1)
普 通 作 業 員	〃		2.1 (1.8)	1.6 (1.4)
コ ン ク リ ー ト	m³		10.2 (10.2)	
コンクリートポンプ車運転	日		0.06 (0.06)	
雑工種	基礎材敷設転圧	%	1 (2)	2 (2)
	均しコンクリート打設	〃	5 (6)	5 (6)
諸 雑 費 率	〃		26 (12)	30 (15)

表3. 11 逆T式橋台施工歩掛(構造物高さ10m以上11m未満, 翼壁厚0.4m以上0.6m以下の場合)

(コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m³/基)		単位	230m³以上 370m³未満	370m³以上 650m³未満
名 称				
土 木 一 般 世 話 役	人		0.6 (0.5)	0.5 (0.4)
特 殊 作 業 員	〃		0.2 (0.2)	
型 わ く 工	〃		2.2 (2.2)	1.6 (1.6)
と び 工	〃		0.7 (0.1)	0.5 (0.1)
普 通 作 業 員	〃		1.9 (1.6)	1.5 (1.3)
コ ン ク リ ー ト	m³		10.2 (10.2)	
コンクリートポンプ車運転	日		0.06 (0.06)	
雑工種	基礎材敷設転圧	%	1 (2)	2 (3)
	均しコンクリート打設	〃	4 (4)	5 (6)
諸 雑 費 率	〃		28 (13)	27 (13)

表3. 12 逆T式橋台施工歩掛(構造物高さ11m以上12m未満, 翼壁厚0.4m以上0.6m以下の場合)

(コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m³/基)		単位	230m³以上 320m³未満	320m³以上 560m³未満	560m³以上 650m³未満
名 称					
土 木 一 般 世 話 役	人		0.7 (0.6)	0.6 (0.5)	0.5 (0.4)
特 殊 作 業 員	〃		0.2 (0.2)		
型 わ く 工	〃		2.4 (2.4)	1.8 (1.8)	1.3 (1.3)
と び 工	〃		0.8 (0.2)	0.5 (0.1)	0.3 (0.1)
普 通 作 業 員	〃		2.1 (1.8)	1.7 (1.4)	1.3 (1.1)
コ ン ク リ ー ト	m³		10.2 (10.2)		
コンクリートポンプ車運転	日		0.06 (0.06)		
雑工種	基礎材敷設転圧	%	2 (2)	2 (3)	3 (3)
	均しコンクリート打設	〃	4 (4)	3 (4)	3 (3)
諸 雑 費 率	〃		28 (13)	27 (12)	29 (15)

② 818

Ⅳ-7-⑩-9

旧

表3. 10 逆T式橋台施工歩掛(構造物高さ9m以上10m未満, 翼壁厚0.4m以上0.6m以下の場合)

(コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m³/基)		単位	130m³以上 280m³未満	280m³以上 310m³未満
名 称				
土 木 一 般 世 話 役	人		0.61 (0.51)	0.61 (0.51)
特 殊 作 業 員	〃		0.22 (0.22)	
型 わ く 工	〃		2.4 (2.4)	1.8 (1.8)
と び 工	〃		0.7 (0.2)	0.5 (0.1)
普 通 作 業 員	〃		2.12 (1.82)	1.62 (1.42)
コ ン ク リ ー ト	m³		10.2 (10.2)	
コンクリートポンプ車運転	日		0.07 (0.07)	
雑工種	基礎材敷設転圧	%	1 (2)	2 (2)
	均しコンクリート打設	〃	5 (6)	5 (6)
諸 雑 費 率	〃		26 (12)	30 (15)

表3. 11 逆T式橋台施工歩掛(構造物高さ10m以上11m未満, 翼壁厚0.4m以上0.6m以下の場合)

(コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m³/基)		単位	230m³以上 370m³未満	370m³以上 650m³未満
名 称				
土 木 一 般 世 話 役	人		0.61 (0.51)	0.51 (0.41)
特 殊 作 業 員	〃		0.22 (0.22)	
型 わ く 工	〃		2.2 (2.2)	1.6 (1.6)
と び 工	〃		0.7 (0.1)	0.5 (0.1)
普 通 作 業 員	〃		1.92 (1.62)	1.52 (1.32)
コ ン ク リ ー ト	m³		10.2 (10.2)	
コンクリートポンプ車運転	日		0.07 (0.07)	
雑工種	基礎材敷設転圧	%	1 (2)	2 (3)
	均しコンクリート打設	〃	4 (4)	5 (6)
諸 雑 費 率	〃		28 (13)	27 (13)

表3. 12 逆T式橋台施工歩掛(構造物高さ11m以上12m未満, 翼壁厚0.4m以上0.6m以下の場合)

(コンクリート10m³当り)

コンクリート打設量 (m³/基)		単位	230m³以上 320m³未満	320m³以上 560m³未満	560m³以上 650m³未満
名 称					
土 木 一 般 世 話 役	人		0.71 (0.61)	0.61 (0.51)	0.51 (0.41)
特 殊 作 業 員	〃		0.22 (0.22)		
型 わ く 工	〃		2.4 (2.4)	1.8 (1.8)	1.3 (1.3)
と び 工	〃		0.8 (0.2)	0.5 (0.1)	0.3 (0.1)
普 通 作 業 員	〃		2.12 (1.82)	1.72 (1.42)	1.32 (1.12)
コ ン ク リ ー ト	m³		10.2 (10.2)		
コンクリートポンプ車運転	日		0.07 (0.07)		
雑工種	基礎材敷設転圧	%	2 (2)	2 (3)	3 (3)
	均しコンクリート打設	〃	4 (4)	3 (4)	3 (3)
諸 雑 費 率	〃		28 (13)	27 (12)	29 (15)

② 818

Ⅳ-7-⑩-9

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

頁

第Ⅳ編第 7 章
⑬橋台・橋脚工
⑬-1橋台・橋脚工(1)
(構造物単位)
Ⅳ-7-⑬-10
(②819)

新

(注) 1. 上表の労務歩掛は、型枠（R付、支承・箱抜き部の型枠含む）製作・設置・撤去、足場（支保）設置・撤去、コンクリート打設・養生等を含むものである。

ただし、支承・箱抜き部の型枠の材料費は、別途計上する。

2. 本歩掛は、基礎形式（直接基礎、杭基礎）にかかわらず適用出来る。

3. コンクリートの材料ロス率は、＋0.02として上表に含まれている。

4. 雑工種・諸雑費は、労務費と機械損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

なお、雑工種及び諸雑費に含まれる内容は、付表－1のとおりである。

5. 養生は、養生材の被覆、散水養生、被覆養生程度のものであり、給熱養生等の特別な養生が必要な場合は、上表諸雑費率より、2.0%を減ずるものとし、養生費を、「第Ⅱ編第4章①コンクリート工」により別途計上する。

6. 冬期の施工で雪寒仮囲い等の特別な足場や、給熱養生等の特別な養生を必要とする場合は、（ ）内の数値を使用するものとし、足場費及び養生費が必要な場合は「第Ⅱ編第5章③－2雪寒仮囲い工」により別途計上する。

7. 基礎材の敷均し厚は、20cmまでを標準としており、これにより難しい場合は別途計上する。

8. コンクリートポンプ車配管打設で施工する場合で圧送管組立・撤去が必要な場合は、「第Ⅱ編第4章①コンクリート工」により、別途計上するものとする。

なお、コンクリート1日当り打設量は、110㎡を標準とする。

9. 本歩掛には、コンクリートポンプ車打設時のホースの簡先作業等を行う機械付補助労務を含む。

10. 本歩掛には、型枠施工時のはく離剤及びケレン作業を含む。

11. 本歩掛は、水抜きパイプの設置の有無にかかわらず適用出来る。ただし材料費については別途計上する。

項 目		労 務 費	機 械運転経費	雑機械器具損料	材 料 費
雑工種	基 礎 砕 石	敷設・転圧労務	材料投入敷均し機械 締固め機械	—	碎石材料
	均しコンクリート 関	打設・養生・ 型枠製作・設置・ 撤去労務	打設機械 電力に関する経費	コンクリートパイプレータ、 工事中モータポンプ、 バケット等	コンクリート、 養生材、 均し型枠材料等
諸雑費	コンクリート関 係	—	電力に関する経費	コンクリートパイプレータ、 工事中モータポンプ等	養生マット、 養生シート等
	型 枠 関 係	—	持上げ（下げ）機械 電力に関する経費	電気ドリル、 電気ノコギリ、 雑工具等	型枠材料、 組立支持材、 はく離剤等
	足 場 関 係	—	持上げ（下げ）機械	雑工具等	足場工仮設材、 安全ネット
	支 保 関 係	—	持上げ（下げ）機械	〃	支保工仮設材、 安全ネット

3－2 鉄筋工
鉄筋工は、「第Ⅵ編第2章①－1鉄筋工（太径鉄筋含む）」により別途計上する。

Ⅳ－7－⑬－10② 819

旧

(注) 1. 上表の労務歩掛は、型枠（R付、支承・箱抜き部の型枠含む）製作・設置・撤去、足場（支保）設置・撤去、コンクリート打設・養生等を含むものである。

ただし、支承・箱抜き部の型枠の材料費は、別途計上する。

2. 本歩掛は、基礎形式（直接基礎、杭基礎）にかかわらず適用出来る。

3. コンクリートの材料ロス率は、＋0.02として上表に含まれている。

4. 雑工種・諸雑費は、労務費と機械損料及び運転経費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。

なお、雑工種及び諸雑費に含まれる内容は、付表－1のとおりである。

5. 養生は、養生材の被覆、散水養生、被覆養生程度のものであり、給熱養生等の特別な養生が必要な場合は、上表諸雑費率より、2.0%を減ずるものとし、養生費を、「第Ⅱ編第4章①コンクリート工」により別途計上する。

6. 冬期の施工で雪寒仮囲い等の特別な足場や、給熱養生等の特別な養生を必要とする場合は、（ ）内の数値を使用するものとし、足場費及び養生費が必要な場合は「第Ⅱ編第5章③－2雪寒仮囲い工」により別途計上する。

7. 基礎材の敷均し厚は、20cmまでを標準としており、これにより難しい場合は別途計上する。

8. コンクリートポンプ車配管打設で施工する場合で圧送管組立・撤去が必要な場合は、「第Ⅱ編第4章①コンクリート工」により、別途計上するものとする。

なお、コンクリート1日当り打設量は、99㎡を標準とする。

9. 本歩掛には、コンクリートポンプ車打設時のホースの簡先作業等を行う機械付補助労務を含む。

10. 本歩掛には、型枠施工時のはく離剤及びケレン作業を含む。

11. 本歩掛は、水抜きパイプの設置の有無にかかわらず適用出来る。ただし材料費については別途計上する。

項 目		労 務 費	機 械運転経費	雑機械器具損料	材 料 費
雑工種	基 礎 砕 石	敷設・転圧労務	材料投入敷均し機械 締固め機械	—	碎石材料
	均しコンクリート 関	打設・養生・ 型枠製作・設置・ 撤去労務	打設機械 電力に関する経費	コンクリートパイプレータ、 工事中モータポンプ、 バケット等	コンクリート、 養生材、 均し型枠材料等
諸雑費	コンクリート関 係	—	電力に関する経費	コンクリートパイプレータ、 工事中モータポンプ等	養生マット、 養生シート等
	型 枠 関 係	—	持上げ（下げ）機械 電力に関する経費	電気ドリル、 電気ノコギリ、 雑工具等	型枠材料、 組立支持材、 はく離剤等
	足 場 関 係	—	持上げ（下げ）機械	雑工具等	足場工仮設材、 安全ネット
	支 保 関 係	—	持上げ（下げ）機械	〃	支保工仮設材、 安全ネット

3－2 鉄筋工
鉄筋工は、「第Ⅵ編第2章①－1鉄筋工（太径鉄筋含む）」により別途計上する。

Ⅳ－7－⑬－10② 819

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第 7 章

⑩橋台・橋脚工

⑩-1橋台・橋脚工(1)

(構造物単位)

Ⅳ-7-⑩-11

(②820)

4. 単 価 表

(1) T形橋脚10m³当り単価表〔橋台・橋脚工(1)〕

コード番号

S 6 3 0 0

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
土木一般世話役		人		表3.2～表3.4
特 殊 作 業 員		〃		〃
型 わ く 工		〃		〃
と び 工		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
コンクリート		m³	10.2	
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m³/h	日	0.06	表3.2～表3.4 機械損料
圧送管組立・撤去費		m³	10	単価表(4) 必要に応じて計上 (注)
養生工(特殊養生)		式	1	必要に応じて計上 (注)
雑工種	基礎材敷設転圧	〃	1	必要に応じて計上
	均しコンクリート打設	〃	1	〃
諸 雑 費		〃	1	表3.2～表3.4
計				

(注) 1. 圧送管組立・撤去費、養生工（特殊養生）を計上した場合は諸雑費の対象としない。
2. 養生工（特殊養生）については、「第Ⅱ編第4章コンクリート工①コンクリート工5－3養生工（特殊養生）」、「第Ⅱ編第5章仮設工⑬－2雪寒仮囲い工5. 養生工」によるものとする。

(2) 壁式橋脚10m³当り単価表〔橋台・橋脚工(1)〕

コード番号

S 6 3 0 4

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
土木一般世話役		人		表3.5, 表3.6
特 殊 作 業 員		〃		〃
型 わ く 工		〃		〃
と び 工		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
コンクリート		m³	10.2	
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m³/h	日	0.06	表3.5, 表3.6 機械損料
圧送管組立・撤去費		m³	10	単価表(4) 必要に応じて計上 (注)
養生工(特殊養生)		式	1	必要に応じて計上 (注)
雑工種	基礎材敷設転圧	〃	1	必要に応じて計上
	均しコンクリート打設	〃	1	〃
諸 雑 費		〃	1	表3.5, 表3.6
計				

(注) 1. 圧送管組立・撤去費、養生工（特殊養生）を計上した場合は諸雑費の対象としない。
2. 養生工（特殊養生）については、「第Ⅱ編第4章コンクリート工①コンクリート工5－3養生工（特殊養生）」、「第Ⅱ編第5章仮設工⑬－2雪寒仮囲い工5. 養生工」によるものとする。

② 820

Ⅳ－7－⑩－11

旧

4. 単 価 表

(1) T形橋脚10m³当り単価表〔橋台・橋脚工(1)〕

コード番号

S 6 3 0 0

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
土木一般世話役		人		表3.2～表3.4
特 殊 作 業 員		〃		〃
型 わ く 工		〃		〃
と び 工		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
コンクリート		m³	10.2	
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m³/h	日	0.07	表3.2～表3.4 機械損料
圧送管組立・撤去費		m³	10	単価表(4) 必要に応じて計上 (注)
養生工(特殊養生)		式	1	必要に応じて計上 (注)
雑工種	基礎材敷設転圧	〃	1	必要に応じて計上
	均しコンクリート打設	〃	1	〃
諸 雑 費		〃	1	表3.2～表3.4
計				

(注) 1. 圧送管組立・撤去費、養生工（特殊養生）を計上した場合は諸雑費の対象としない。
2. 養生工（特殊養生）については、「第Ⅱ編第4章コンクリート工①コンクリート工5－3養生工（特殊養生）」、「第Ⅱ編第5章仮設工⑬－2雪寒仮囲い工5. 養生工」によるものとする。

(2) 壁式橋脚10m³当り単価表〔橋台・橋脚工(1)〕

コード番号

S 6 3 0 4

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
土木一般世話役		人		表3.5, 表3.6
特 殊 作 業 員		〃		〃
型 わ く 工		〃		〃
と び 工		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
コンクリート		m³	10.2	
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m³/h	日	0.07	表3.5, 表3.6 機械損料
圧送管組立・撤去費		m³	10	単価表(4) 必要に応じて計上 (注)
養生工(特殊養生)		式	1	必要に応じて計上 (注)
雑工種	基礎材敷設転圧	〃	1	必要に応じて計上
	均しコンクリート打設	〃	1	〃
諸 雑 費		〃	1	表3.5, 表3.6
計				

(注) 1. 圧送管組立・撤去費、養生工（特殊養生）を計上した場合は諸雑費の対象としない。
2. 養生工（特殊養生）については、「第Ⅱ編第4章コンクリート工①コンクリート工5－3養生工（特殊養生）」、「第Ⅱ編第5章仮設工⑬－2雪寒仮囲い工5. 養生工」によるものとする。

② 820

Ⅳ－7－⑩－11

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第 7 章

⑩橋台・橋脚工

⑩-1橋台・橋脚工(1)

(構造物単位)

Ⅳ-7-⑩-12

(②821)

(3) 逆 T 式橋台10m²当り単価表〔橋台・橋脚工(1)〕

コード番号

S 6 3 0 6

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
土木一般世話役		人		表3.7～表3.12
特殊作業員		〃		〃
型わく工		〃		〃
とび工		〃		〃
普通作業員		〃		〃
コンクリート		m ³	10.2	
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m ³ /h	日	0.06	表3.7～表3.12 機械損料
圧送管組立・撤去費		m ³	10	単価表(4) 必要に応じて計上 (注)
養生工(特殊養生)		式	1	必要に応じて計上 (注)
雑工種 基礎材敷設転圧		〃	1	必要に応じて計上
均しコンクリート打設		〃	1	〃
諸 雑 費		〃	1	表3.7～表3.12
計				

(注) 1. 圧送管組立・撤去費、養生工（特殊養生）を計上した場合は諸雑費の対象としない。

2. 養生工（特殊養生）については、「第Ⅱ編第 4 章コンクリート工①コンクリート工 5－3 養生工（特殊養生）」、「第Ⅱ編第 5 章仮設工⑩－2 雪寒假囲い工 5. 養生工」によるものとする。

(4) 圧送管組立・撤去費単価表（橋台・橋脚10m²当り）

コード番号

S 1 9 1 1

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
普通作業員		人	0.46×L/B	
諸 雑 費		式	1	
計				

(注) 1. L は、コンクリートポンプ車から作業範囲30mを超えた部分の圧送管延長とする。

2. B：標準日打設量＝110㎡

(5) 機械運転単価表

機 械 名	規 格	適用単価表	指 定 事 項
コンクリートポンプ車	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m ³ /h	機-20	機 械 損 料 1→コンクリートポンプ車 運転労務数量→1.00 燃料消費量→82 機械損料数量→1.03 機 械 損 料 2→コンクリート圧送管(径125mm) 単 位→m・供用日 数→L×1.03

(注) L は、コンクリートポンプ車から作業範囲30mを超えた部分の圧送管延長とする。

Ⅳ-7-⑩-12

② 821

(3) 逆 T 式橋台10m²当り単価表〔橋台・橋脚工(1)〕

コード番号

S 6 3 0 6

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
土木一般世話役		人		表3.7～表3.12
特殊作業員		〃		〃
型わく工		〃		〃
とび工		〃		〃
普通作業員		〃		〃
コンクリート		m ³	10.2	
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m ³ /h	日	0.07	表3.7～表3.12 機械損料
圧送管組立・撤去費		m ³	10	単価表(4) 必要に応じて計上 (注)
養生工(特殊養生)		式	1	必要に応じて計上 (注)
雑工種 基礎材敷設転圧		〃	1	必要に応じて計上
均しコンクリート打設		〃	1	〃
諸 雑 費		〃	1	表3.7～表3.12
計				

(注) 1. 圧送管組立・撤去費、養生工（特殊養生）を計上した場合は諸雑費の対象としない。

2. 養生工（特殊養生）については、「第Ⅱ編第 4 章コンクリート工①コンクリート工 5－3 養生工（特殊養生）」、「第Ⅱ編第 5 章仮設工⑩－2 雪寒假囲い工 5. 養生工」によるものとする。

(4) 圧送管組立・撤去費単価表（橋台・橋脚10m²当り）

コード番号

S 1 9 1 1

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
普通作業員		人	0.46×L/B	
諸 雑 費		式	1	
計				

(注) 1. L は、コンクリートポンプ車から作業範囲30mを超えた部分の圧送管延長とする。

2. B：標準日打設量＝99㎡

(5) 機械運転単価表

機 械 名	規 格	適用単価表	指 定 事 項
コンクリートポンプ車	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m ³ /h	機-20	機 械 損 料 1→コンクリートポンプ車 運転労務数量→1.00 燃料消費量→82 機械損料数量→1.03 機 械 損 料 2→コンクリート圧送管(径125mm) 単 位→m・供用日 数→L×1.03

(注) L は、コンクリートポンプ車から作業範囲30mを超えた部分の圧送管延長とする。

Ⅳ-7-⑩-12

② 821

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

頁	新	旧																																								
第Ⅳ編第 7 章 ⑩橋台・橋脚工 ⑩-2橋台・橋脚工(2) Ⅳ-7-⑩-13 (②822)	⑩-2 橋台・橋脚工(2) 1. 適用範囲 本資料は、「第Ⅳ編第 7 章橋梁工⑩-1 橋台・橋脚工（１）」の適用範囲を外れた橋台・橋脚のコンクリート打設に適用する。なお、適用可能な形式は、T 形橋脚（円形及び小判型含む）、壁式橋脚（小判型含む）及び逆 T 式橋台とし、同一構造物で、コンクリート強度が異なる場合、フーチングのみ又は躯体のみの施工の場合は適用出来ない。適用を外れる橋台・橋脚については、「第Ⅱ編第 4 章①コンクリート工」等により別途計上する。 2. 施工歩掛 2-1 橋台・橋脚コンクリート打設歩掛 橋台・橋脚工コンクリート打設歩掛は、次表を標準とする。 表2. 1 コンクリート打設歩掛 (人／10m³当り) <table><tr><th colspan="2">コンクリート打設量 (m³／基)</th><th rowspan="2">50m³以上</th></tr><tr><th>名 称</th><th>単位</th></tr><tr><td>土 木 一 般 世 話 役 人</td><td></td><td>0.06</td></tr><tr><td>特 殊 作 業 員</td><td>〃</td><td>0.18</td></tr><tr><td>普 通 作 業 員</td><td>〃</td><td>0.24</td></tr><tr><td>コンクリートポンプ車運転</td><td>日</td><td>0.06</td></tr><tr><td>諸 雑 費 率</td><td>%</td><td>4</td></tr></table> (注) 1. コンクリートポンプ車の機種については、「第Ⅳ編第 7 章⑩-1 橋台・橋脚工（１）」表 3. 1 による。 2. コンクリートのロス率は、+0.02として上表に含めてある。 3. 上表には、ホースの筒先作業等を行う機械付補助労務を含む。 4. 諸雑費は、コンクリートパイプレタ損料及び電力に関する経費等の費用であり、上表の労務費とコンクリートポンプ車運転費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。 5. コンクリートポンプ車配管打設にて施工する場合で圧送管組立・撤去が必要な場合は、「第Ⅱ編第 4 章①コンクリート工」により別途計上する。 なお、コンクリート 1 日当り打設量は、110m³を標準とする。 6. 養生については、「第Ⅱ編第 4 章①コンクリート工」により別途計上する。 2-2 型枠工 型枠工は、「第Ⅱ編第 4 章②-1 型枠工」により別途計上する。 2-3 鉄筋工 鉄筋工は、「第Ⅵ編第 2 章①-1 鉄筋工（太径鉄筋含む）」により別途計上する。 2-4 足場工 足場工は、「第Ⅱ編第 5 章⑦-1 足場工」により別途計上する。 2-5 支保工 支保工は、「第Ⅱ編第 5 章⑦-2 支保工」により別途計上する。 2-6 基礎材工 基礎材工は、「第Ⅱ編第 2 章②基礎・裏込砕石工」により別途計上する。 2-7 均しコンクリート工 均しコンクリート工は、「第Ⅱ編第 4 章①コンクリート工」により別途計上する。 2-8 その他 基礎コンクリート工及び目地設置工等が必要な場合は、別途計上する。 ② 822 Ⅳ-7-⑩-13	コンクリート打設量 (m³／基)		50m³以上	名 称	単位	土 木 一 般 世 話 役 人		0.06	特 殊 作 業 員	〃	0.18	普 通 作 業 員	〃	0.24	コンクリートポンプ車運転	日	0.06	諸 雑 費 率	%	4	⑩-2 橋台・橋脚工(2) 1. 適用範囲 本資料は、「第Ⅳ編第 7 章橋梁工⑩-1 橋台・橋脚工（１）」の適用範囲を外れた橋台・橋脚のコンクリート打設に適用する。なお、適用可能な形式は、T 形橋脚（円形及び小判型含む）、壁式橋脚（小判型含む）及び逆 T 式橋台とし、同一構造物で、コンクリート強度が異なる場合、フーチングのみ又は躯体のみの施工の場合は適用出来ない。適用を外れる橋台・橋脚については、「第Ⅱ編第 4 章①コンクリート工」等により別途計上する。 2. 施工歩掛 2-1 橋台・橋脚コンクリート打設歩掛 橋台・橋脚工コンクリート打設歩掛は、次表を標準とする。 表2. 1 コンクリート打設歩掛 (人／10m³当り) <table><tr><th colspan="2">コンクリート打設量 (m³／基)</th><th rowspan="2">50m³以上</th></tr><tr><th>名 称</th><th>単位</th></tr><tr><td>土 木 一 般 世 話 役 人</td><td></td><td>0.07</td></tr><tr><td>特 殊 作 業 員</td><td>〃</td><td>0.20</td></tr><tr><td>普 通 作 業 員</td><td>〃</td><td>0.27</td></tr><tr><td>コンクリートポンプ車運転</td><td>日</td><td>0.07</td></tr><tr><td>諸 雑 費 率</td><td>%</td><td>4</td></tr></table> (注) 1. コンクリートポンプ車の機種については、「第Ⅳ編第 7 章⑩-1 橋台・橋脚工（１）」表 3. 1 による。 2. コンクリートのロス率は、+0.02として上表に含めてある。 3. 上表には、ホースの筒先作業等を行う機械付補助労務を含む。 4. 諸雑費は、コンクリートパイプレタ損料及び電力に関する経費等の費用であり、上表の労務費とコンクリートポンプ車運転費の合計額に上表の率を乗じた金額を上限として計上する。 5. コンクリートポンプ車配管打設にて施工する場合で圧送管組立・撤去が必要な場合は、「第Ⅱ編第 4 章①コンクリート工」により別途計上する。 なお、コンクリート 1 日当り打設量は、99m³を標準とする。 6. 養生については、「第Ⅱ編第 4 章①コンクリート工」により別途計上する。 2-2 型枠工 型枠工は、「第Ⅱ編第 4 章②-1 型枠工」により別途計上する。 2-3 鉄筋工 鉄筋工は、「第Ⅵ編第 2 章①-1 鉄筋工（太径鉄筋含む）」により別途計上する。 2-4 足場工 足場工は、「第Ⅱ編第 5 章⑦-1 足場工」により別途計上する。 2-5 支保工 支保工は、「第Ⅱ編第 5 章⑦-2 支保工」により別途計上する。 2-6 基礎材工 基礎材工は、「第Ⅱ編第 2 章②基礎・裏込砕石工」により別途計上する。 2-7 均しコンクリート工 均しコンクリート工は、「第Ⅱ編第 4 章①コンクリート工」により別途計上する。 2-8 その他 基礎コンクリート工及び目地設置工等が必要な場合は、別途計上する。 ② 822 Ⅳ-7-⑩-13	コンクリート打設量 (m³／基)		50m³以上	名 称	単位	土 木 一 般 世 話 役 人		0.07	特 殊 作 業 員	〃	0.20	普 通 作 業 員	〃	0.27	コンクリートポンプ車運転	日	0.07	諸 雑 費 率	%	4
コンクリート打設量 (m³／基)		50m³以上																																								
名 称	単位																																									
土 木 一 般 世 話 役 人		0.06																																								
特 殊 作 業 員	〃	0.18																																								
普 通 作 業 員	〃	0.24																																								
コンクリートポンプ車運転	日	0.06																																								
諸 雑 費 率	%	4																																								
コンクリート打設量 (m³／基)		50m³以上																																								
名 称	単位																																									
土 木 一 般 世 話 役 人		0.07																																								
特 殊 作 業 員	〃	0.20																																								
普 通 作 業 員	〃	0.27																																								
コンクリートポンプ車運転	日	0.07																																								
諸 雑 費 率	%	4																																								

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅳ編第 7 章
⑩橋台・橋脚工
⑩-2橋台・橋脚工(2)

IV-7-⑩-14
(②823)

3. 単 価 表
(1) 橋台・橋脚工コンクリート打設 10m³当り単価表〔橋台・橋脚工 (2)〕

コード番号

S 6 3 1 0

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人		表2.1
特 殊 作 業 員		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
コ ン ク リ ー ト		m³	10.2	
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m³/h	日	0.06	表2.1 機械損料
圧送管組立・撤去費		m³	10	(2)必要に応じて計上 (注)
養 生 工		式	1	(注)
諸 雑 費		式	1	表2.1
計				

(注) 1. 圧送管組立・撤去費，養生工を計上した場合は諸雑費の対象としない。
2. 養生工については，「第Ⅱ編第 4 章コンクリート工⑩コンクリート工 4－2 養生工， 4－3 養生工（特殊養生）」，「第Ⅱ編第 5 章仮設工⑬－2 雪寒仮囲い工 5. 養生工」によるものとする。

(2) 圧送管組立・撤去費単価表
圧送管組立・撤去費は，「橋台・橋脚工 (1) 4. 単価表 (4) 圧送管組立・撤去費単価表（橋台・橋脚 10 m³当り）」を適用する。

(3) 機械運転単価表
機械運転単価表は，「橋台・橋脚工 (1) 4. 単価表 (6) 機械運転単価表」を適用する。

3. 単 価 表
(1) 橋台・橋脚工コンクリート打設 10m³当り単価表〔橋台・橋脚工 (2)〕

コード番号

S 6 3 1 0

名 称	規 格	単位	数量	摘 要
土 木 一 般 世 話 役		人		表2.1
特 殊 作 業 員		〃		〃
普 通 作 業 員		〃		〃
コ ン ク リ ー ト		m³	10.2	
コンクリートポンプ車運転	トラック架装・ブーム式 圧送能力90～110m³/h	日	0.07	表2.1 機械損料
圧送管組立・撤去費		m³	10	(2)必要に応じて計上 (注)
養 生 工		式	1	(注)
諸 雑 費		式	1	表2.1
計				

(注) 1. 圧送管組立・撤去費，養生工を計上した場合は諸雑費の対象としない。
2. 養生工については，「第Ⅱ編第 4 章コンクリート工⑩コンクリート工 4－2 養生工， 4－3 養生工（特殊養生）」，「第Ⅱ編第 5 章仮設工⑬－2 雪寒仮囲い工 5. 養生工」によるものとする。

(2) 圧送管組立・撤去費単価表
圧送管組立・撤去費は，「橋台・橋脚工 (1) 4. 単価表 (4) 圧送管組立・撤去費単価表（橋台・橋脚 10 m³当り）」を適用する。

(3) 機械運転単価表
機械運転単価表は，「橋台・橋脚工 (1) 4. 単価表 (6) 機械運転単価表」を適用する。

IV-7-⑩-14

② 823

IV-7-⑩-14

② 823

土木工事標準積算基準（令和3年4月1日一部改正）新旧対照表

頁

第Ⅶ編第 6 章
③仮橋・仮栈橋工

<

頁	新	旧																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																							
第Ⅶ編第12章 ①トンネル工																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																									
VII-12-①-2 (③282)	3. トンネル工 (NATM) 〔発破工法〕 本歩掛は、土木工事標準積算基準〔Ⅱ〕第5章トンネル工 (NATM) 〔発破工法〕の積算基準を補填するものとして、施工区分CⅡa・DⅠb・DⅡにおける補助ベンチ付全断面工法の歩掛を設定したものである。 ※本章におけるCⅡbは、土木工事標準積算基準〔Ⅱ〕のCⅡに該当する。 表3.3補 時間当たり作業量 週当り掘進長は下表を標準とし、これにより難い場合は別途考慮する。 (掘削工～支保工) (発破工法) (m/時間当り) <table><tr><th>掘削方法</th><th>岩区分</th><th>50</th><th>55</th><th>60</th><th>65</th><th>70</th><th>75</th><th>80</th><th>85</th><th></th><th></th></tr><tr><td rowspan="6">補助ベンチ付き全断面工法</td><td>CⅡa</td><td>0.290</td><td>0.281</td><td>0.278</td><td>0.268</td><td>0.265</td><td>0.256</td><td>0.251</td><td>0.242</td><td></td><td></td></tr><tr><td>CⅡb</td><td>0.265</td><td>0.258</td><td>0.256</td><td>0.248</td><td>0.245</td><td>0.238</td><td>0.234</td><td>0.226</td><td></td><td></td></tr><tr><td>DⅠa</td><td>0.238</td><td>0.231</td><td>0.226</td><td>0.219</td><td>0.218</td><td>0.212</td><td>0.204</td><td>0.200</td><td></td><td></td></tr><tr><td>DⅠb</td><td>0.228</td><td>0.221</td><td>0.216</td><td>0.210</td><td>0.208</td><td>0.203</td><td>0.195</td><td>0.192</td><td></td><td></td></tr><tr><td>DⅡ</td><td>0.220</td><td>0.218</td><td>0.216</td><td>0.204</td><td>0.206</td><td>0.197</td><td>0.190</td><td>0.186</td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr></table> (鏡吹付工～掘削工～支保工) (発破工法) (m/時間当り) <table><tr><th>掘削方法</th><th>岩区分</th><th>50</th><th>55</th><th>60</th><th>65</th><th>70</th><th>75</th><th>80</th><th>85</th><th></th><th></th></tr><tr><td rowspan="6">補助ベンチ付き全断面工法</td><td>CⅡa</td><td>0.281</td><td>0.273</td><td>0.270</td><td>0.259</td><td>0.256</td><td>0.247</td><td>0.242</td><td>0.234</td><td></td><td></td></tr><tr><td>CⅡb</td><td>0.250</td><td>0.242</td><td>0.239</td><td>0.231</td><td>0.227</td><td>0.220</td><td>0.216</td><td>0.208</td><td></td><td></td></tr><tr><td>DⅠa</td><td>0.227</td><td>0.220</td><td>0.215</td><td>0.208</td><td>0.206</td><td>0.200</td><td>0.192</td><td>0.188</td><td></td><td></td></tr><tr><td>DⅠb</td><td>0.218</td><td>0.211</td><td>0.206</td><td>0.199</td><td>0.197</td><td>0.192</td><td>0.184</td><td>0.181</td><td></td><td></td></tr><tr><td>DⅡ</td><td>0.211</td><td>0.209</td><td>0.206</td><td>0.194</td><td>0.195</td><td>0.187</td><td>0.180</td><td>0.176</td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr></table> 表4.1補 (掘削等) 施工歩掛「通常断面」 (人/(トンネル延長) 1m当たり) <table><tr><th>掘削方法</th><th>岩区分</th><th>50</th><th>55</th><th>60</th><th>65</th><th>70</th><th>75</th><th>80</th><th>85</th><th></th><th></th></tr><tr><td rowspan="30">補助ベンチ付き全断面工法</td><td rowspan="6">CⅡa</td><td>0.46</td><td>0.48</td><td>0.49</td><td>0.51</td><td>0.53</td><td>0.55</td><td>0.56</td><td>0.58</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.46</td><td>0.48</td><td>0.49</td><td>0.51</td><td>0.53</td><td>0.55</td><td>0.56</td><td>0.58</td><td></td><td></td></tr><tr><td>2.74</td><td>2.86</td><td>2.93</td><td>3.05</td><td>3.17</td><td>3.29</td><td>3.35</td><td>3.47</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.46</td><td>0.48</td><td>0.49</td><td>0.51</td><td>0.53</td><td>0.55</td><td>0.56</td><td>0.58</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.50</td><td>0.52</td><td>0.53</td><td>0.55</td><td>0.57</td><td>0.59</td><td>0.60</td><td>0.62</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.50</td><td>0.52</td><td>0.53</td><td>0.55</td><td>0.57</td><td>0.59</td><td>0.60</td><td>0.62</td><td></td><td></td></tr><tr><td rowspan="6">CⅡb</td><td>3.00</td><td>3.12</td><td>3.18</td><td>3.30</td><td>3.42</td><td>3.54</td><td>3.60</td><td>3.72</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.50</td><td>0.52</td><td>0.53</td><td>0.55</td><td>0.57</td><td>0.59</td><td>0.60</td><td>0.62</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.60</td><td>0.62</td><td>0.64</td><td>0.66</td><td>0.66</td><td>0.68</td><td>0.71</td><td>0.72</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.60</td><td>0.62</td><td>0.64</td><td>0.66</td><td>0.66</td><td>0.68</td><td>0.71</td><td>0.72</td><td></td><td></td></tr><tr><td>3.59</td><td>3.70</td><td>3.82</td><td>3.94</td><td>3.99</td><td>4.11</td><td>4.26</td><td>4.34</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.60</td><td>0.62</td><td>0.64</td><td>0.66</td><td>0.66</td><td>0.68</td><td>0.71</td><td>0.72</td><td></td><td></td></tr><tr><td rowspan="6">DⅠa</td><td>0.63</td><td>0.65</td><td>0.67</td><td>0.69</td><td>0.70</td><td>0.72</td><td>0.74</td><td>0.76</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.63</td><td>0.65</td><td>0.67</td><td>0.69</td><td>0.70</td><td>0.72</td><td>0.74</td><td>0.76</td><td></td><td></td></tr><tr><td>3.75</td><td>3.87</td><td>3.99</td><td>4.12</td><td>4.17</td><td>4.29</td><td>4.46</td><td>4.54</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.63</td><td>0.65</td><td>0.67</td><td>0.69</td><td>0.70</td><td>0.72</td><td>0.74</td><td>0.76</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.66</td><td>0.68</td><td>0.69</td><td>0.71</td><td>0.73</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.66</td><td>0.68</td><td>0.69</td><td>0.71</td><td>0.73</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td rowspan="6">DⅠb</td><td>3.93</td><td>4.05</td><td>4.11</td><td>4.23</td><td>4.35</td><td>4.47</td><td>4.63</td><td>4.72</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.66</td><td>0.68</td><td>0.69</td><td>0.71</td><td>0.73</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.66</td><td>0.68</td><td>0.69</td><td>0.71</td><td>0.73</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.66</td><td>0.68</td><td>0.69</td><td>0.71</td><td>0.73</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.66</td><td>0.68</td><td>0.69</td><td>0.71</td><td>0.73</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.66</td><td>0.68</td><td>0.69</td><td>0.71</td><td>0.73</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td rowspan="6">DⅡ</td><td>0.66</td><td>0.68</td><td>0.69</td><td>0.71</td><td>0.73</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.66</td><td>0.68</td><td>0.69</td><td>0.71</td><td>0.73</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.66</td><td>0.68</td><td>0.69</td><td>0.71</td><td>0.73</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.66</td><td>0.68</td><td>0.69</td><td>0.71</td><td>0.73</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.66</td><td>0.68</td><td>0.69</td><td>0.71</td><td>0.73</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.66</td><td>0.68</td><td>0.69</td><td>0.71</td><td>0.73</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>1段目</td><td colspan="11">トンネル世話役 (切羽監視責任者)</td></tr><tr><td>2段目</td><td colspan="11">トンネル世話役</td></tr><tr><td>3段目</td><td colspan="11">トンネル特殊工</td></tr><tr><td>4段目</td><td colspan="11">トンネル作業員</td></tr> 表4.4補 ドリルジャンボ「通常断面」 (週/(トンネル延長) 1m当たり) <table><tr><th>掘削方法</th><th>岩区分</th><th>50</th><th>55</th><th>60</th><th>65</th><th>70</th><th>75</th><th>80</th><th>85</th><th></th><th></th></tr><tr><td rowspan="6">補助ベンチ付き全断面工法</td><td>CⅡa</td><td>0.042</td><td>0.043</td><td>0.045</td><td>0.047</td><td>0.048</td><td>0.049</td><td>0.050</td><td>0.052</td><td></td><td></td></tr><tr><td>CⅡb</td><td>0.049</td><td>0.050</td><td>0.051</td><td>0.053</td><td>0.054</td><td>0.055</td><td>0.056</td><td>0.058</td><td></td><td></td></tr><tr><td>DⅠa</td><td>0.055</td><td>0.057</td><td>0.058</td><td>0.059</td><td>0.059</td><td>0.061</td><td>0.064</td><td>0.065</td><td></td><td></td></tr><tr><td>DⅠb</td><td>0.060</td><td>0.062</td><td>0.063</td><td>0.064</td><td>0.065</td><td>0.067</td><td>0.070</td><td>0.071</td><td></td><td></td></tr><tr><td>DⅡ</td><td>0.061</td><td>0.063</td><td>0.064</td><td>0.065</td><td>0.066</td><td>0.068</td><td>0.071</td><td>0.072</td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr></table></table>	掘削方法	岩区分	50	55	60	65	70	75	80	85			補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.290	0.281	0.278	0.268	0.265	0.256	0.251	0.242			CⅡb	0.265	0.258	0.256	0.248	0.245	0.238	0.234	0.226			DⅠa	0.238	0.231	0.226	0.219	0.218	0.212	0.204	0.200			DⅠb	0.228	0.221	0.216	0.210	0.208	0.203	0.195	0.192			DⅡ	0.220	0.218	0.216	0.204	0.206	0.197	0.190	0.186														掘削方法	岩区分	50	55	60	65	70	75	80	85			補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.281	0.273	0.270	0.259	0.256	0.247	0.242	0.234			CⅡb	0.250	0.242	0.239	0.231	0.227	0.220	0.216	0.208			DⅠa	0.227	0.220	0.215	0.208	0.206	0.200	0.192	0.188			DⅠb	0.218	0.211	0.206	0.199	0.197	0.192	0.184	0.181			DⅡ	0.211	0.209	0.206	0.194	0.195	0.187	0.180	0.176														掘削方法	岩区分	50	55	60	65	70	75	80	85			補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.46	0.48	0.49	0.51	0.53	0.55	0.56	0.58			0.46	0.48	0.49	0.51	0.53	0.55	0.56	0.58			2.74	2.86	2.93	3.05	3.17	3.29	3.35	3.47			0.46	0.48	0.49	0.51	0.53	0.55	0.56	0.58			0.50	0.52	0.53	0.55	0.57	0.59	0.60	0.62			0.50	0.52	0.53	0.55	0.57	0.59	0.60	0.62			CⅡb	3.00	3.12	3.18	3.30	3.42	3.54	3.60	3.72			0.50	0.52	0.53	0.55	0.57	0.59	0.60	0.62			0.60	0.62	0.64	0.66	0.66	0.68	0.71	0.72			0.60	0.62	0.64	0.66	0.66	0.68	0.71	0.72			3.59	3.70	3.82	3.94	3.99	4.11	4.26	4.34			0.60	0.62	0.64	0.66	0.66	0.68	0.71	0.72			DⅠa	0.63	0.65	0.67	0.69	0.70	0.72	0.74	0.76			0.63	0.65	0.67	0.69	0.70	0.72	0.74	0.76			3.75	3.87	3.99	4.12	4.17	4.29	4.46	4.54			0.63	0.65	0.67	0.69	0.70	0.72	0.74	0.76			0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79			0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79			DⅠb	3.93	4.05	4.11	4.23	4.35	4.47	4.63	4.72			0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79			0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79			0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79			0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79			0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79			DⅡ	0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79			0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79			0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79			0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79			0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79			0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79			1段目	トンネル世話役 (切羽監視責任者)											2段目	トンネル世話役											3段目	トンネル特殊工											4段目	トンネル作業員											掘削方法	岩区分	50	55	60	65	70	75	80	85			補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.042	0.043	0.045	0.047	0.048	0.049	0.050	0.052			CⅡb	0.049	0.050	0.051	0.053	0.054	0.055	0.056	0.058			DⅠa	0.055	0.057	0.058	0.059	0.059	0.061	0.064	0.065			DⅠb	0.060	0.062	0.063	0.064	0.065	0.067	0.070	0.071			DⅡ	0.061	0.063	0.064	0.065	0.066	0.068	0.071	0.072														3. トンネル工 (NATM) 〔発破工法〕 本歩掛は、土木工事標準積算基準〔Ⅱ〕第5章トンネル工 (NATM) 〔発破工法〕の積算基準を補填するものとして、施工区分CⅡa・DⅠb・DⅡにおける補助ベンチ追全断面広報の歩掛を設定したものである。 ※本省におけるCⅡbは、土木工事標準積算基準〔Ⅱ〕のCⅡに該当する。 表3.3補 時間当たり作業量 週当り掘進長は下表を標準とし、これにより難い場合は別途考慮する。 (掘削工～支保工) (発破工法) (m/時間当り) <table><tr><th>掘削方法</th><th>岩区分</th><th>50</th><th>55</th><th>60</th><th>65</th><th>70</th><th>75</th><th>80</th><th>85</th><th></th><th></th></tr><tr><td rowspan="6">補助ベンチ付き全断面工法</td><td>CⅡa</td><td>0.290</td><td>0.281</td><td>0.273</td><td>0.264</td><td>0.256</td><td>0.248</td><td>0.240</td><td>0.231</td><td></td><td></td></tr><tr><td>CⅡb</td><td>0.265</td><td>0.258</td><td>0.251</td><td>0.244</td><td>0.237</td><td>0.230</td><td>0.223</td><td>0.216</td><td></td><td></td></tr><tr><td>DⅠa</td><td>0.234</td><td>0.228</td><td>0.223</td><td>0.216</td><td>0.212</td><td>0.205</td><td>0.198</td><td>0.194</td><td></td><td></td></tr><tr><td>DⅠb</td><td>0.224</td><td>0.218</td><td>0.213</td><td>0.207</td><td>0.203</td><td>0.197</td><td>0.189</td><td>0.186</td><td></td><td></td></tr><tr><td>DⅡ</td><td>0.217</td><td>0.218</td><td>0.213</td><td>0.201</td><td>0.203</td><td>0.197</td><td>0.190</td><td>0.186</td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr></table> (鏡吹付工～掘削工～支保工) (発破工法) (m/時間当り) <table><tr><th>掘削方法</th><th>岩区分</th><th>50</th><th>55</th><th>60</th><th>65</th><th>70</th><th>75</th><th>80</th><th>85</th><th></th><th></th></tr><tr><td rowspan="6">補助ベンチ付き全断面工法</td><td>CⅡa</td><td>0.281</td><td>0.273</td><td>0.265</td><td>0.255</td><td>0.247</td><td>0.239</td><td>0.231</td><td>0.223</td><td></td><td></td></tr><tr><td>CⅡb</td><td>0.250</td><td>0.242</td><td>0.235</td><td>0.228</td><td>0.220</td><td>0.213</td><td>0.206</td><td>0.199</td><td></td><td></td></tr><tr><td>DⅠa</td><td>0.223</td><td>0.217</td><td>0.212</td><td>0.204</td><td>0.200</td><td>0.194</td><td>0.186</td><td>0.183</td><td></td><td></td></tr><tr><td>DⅠb</td><td>0.214</td><td>0.208</td><td>0.203</td><td>0.196</td><td>0.192</td><td>0.186</td><td>0.179</td><td>0.175</td><td></td><td></td></tr><tr><td>DⅡ</td><td>0.208</td><td>0.209</td><td>0.203</td><td>0.191</td><td>0.192</td><td>0.187</td><td>0.180</td><td>0.176</td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr></table> 表4.1補 (掘削等) 施工歩掛 (人/(トンネル延長) 1m当たり) <table><tr><th>掘削方法</th><th>岩区分</th><th>50</th><th>55</th><th>60</th><th>65</th><th>70</th><th>75</th><th>80</th><th>85</th><th></th><th></th></tr><tr><td rowspan="30">補助ベンチ付き全断面工法</td><td rowspan="6">CⅡa</td><td>0.46</td><td>0.48</td><td>0.50</td><td>0.52</td><td>0.55</td><td>0.57</td><td>0.59</td><td>0.61</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.46</td><td>0.48</td><td>0.50</td><td>0.52</td><td>0.55</td><td>0.57</td><td>0.59</td><td>0.61</td><td></td><td></td></tr><tr><td>2.75</td><td>2.88</td><td>3.00</td><td>3.14</td><td>3.25</td><td>3.37</td><td>3.50</td><td>3.62</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.46</td><td>0.48</td><td>0.50</td><td>0.52</td><td>0.55</td><td>0.57</td><td>0.59</td><td>0.61</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.50</td><td>0.52</td><td>0.54</td><td>0.56</td><td>0.59</td><td>0.61</td><td>0.63</td><td>0.65</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.50</td><td>0.52</td><td>0.54</td><td>0.56</td><td>0.59</td><td>0.61</td><td>0.63</td><td>0.65</td><td></td><td></td></tr><tr><td rowspan="6">CⅡb</td><td>3.01</td><td>3.14</td><td>3.26</td><td>3.39</td><td>3.51</td><td>3.63</td><td>3.76</td><td>3.88</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.50</td><td>0.52</td><td>0.54</td><td>0.56</td><td>0.59</td><td>0.61</td><td>0.63</td><td>0.65</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.61</td><td>0.63</td><td>0.65</td><td>0.67</td><td>0.68</td><td>0.70</td><td>0.73</td><td>0.74</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.61</td><td>0.63</td><td>0.65</td><td>0.67</td><td>0.68</td><td>0.70</td><td>0.73</td><td>0.74</td><td></td><td></td></tr><tr><td>3.65</td><td>3.77</td><td>3.89</td><td>4.03</td><td>4.12</td><td>4.24</td><td>4.40</td><td>4.48</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.61</td><td>0.63</td><td>0.65</td><td>0.67</td><td>0.68</td><td>0.70</td><td>0.73</td><td>0.74</td><td></td><td></td></tr><tr><td rowspan="6">DⅠa</td><td>0.64</td><td>0.66</td><td>0.68</td><td>0.70</td><td>0.71</td><td>0.74</td><td>0.76</td><td>0.78</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.64</td><td>0.66</td><td>0.68</td><td>0.70</td><td>0.71</td><td>0.74</td><td>0.76</td><td>0.78</td><td></td><td></td></tr><tr><td>3.81</td><td>3.94</td><td>4.06</td><td>4.20</td><td>4.31</td><td>4.43</td><td>4.60</td><td>4.69</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.64</td><td>0.66</td><td>0.68</td><td>0.70</td><td>0.71</td><td>0.74</td><td>0.76</td><td>0.78</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.67</td><td>0.68</td><td>0.70</td><td>0.72</td><td>0.74</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.67</td><td>0.68</td><td>0.70</td><td>0.72</td><td>0.74</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td rowspan="6">DⅠb</td><td>3.97</td><td>4.06</td><td>4.19</td><td>4.28</td><td>4.39</td><td>4.48</td><td>4.64</td><td>4.73</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.67</td><td>0.68</td><td>0.70</td><td>0.72</td><td>0.74</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.67</td><td>0.68</td><td>0.70</td><td>0.72</td><td>0.74</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.67</td><td>0.68</td><td>0.70</td><td>0.72</td><td>0.74</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.67</td><td>0.68</td><td>0.70</td><td>0.72</td><td>0.74</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.67</td><td>0.68</td><td>0.70</td><td>0.72</td><td>0.74</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td rowspan="6">DⅡ</td><td>0.67</td><td>0.68</td><td>0.70</td><td>0.72</td><td>0.74</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.67</td><td>0.68</td><td>0.70</td><td>0.72</td><td>0.74</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.67</td><td>0.68</td><td>0.70</td><td>0.72</td><td>0.74</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.67</td><td>0.68</td><td>0.70</td><td>0.72</td><td>0.74</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.67</td><td>0.68</td><td>0.70</td><td>0.72</td><td>0.74</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>0.67</td><td>0.68</td><td>0.70</td><td>0.72</td><td>0.74</td><td>0.75</td><td>0.77</td><td>0.79</td><td></td><td></td></tr><tr><td>1段目</td><td colspan="11">トンネル世話役 (切羽監視責任者)</td></tr><tr><td>2段目</td><td colspan="11">トンネル世話役</td></tr><tr><td>3段目</td><td colspan="11">トンネル特殊工</td></tr><tr><td>4段目</td><td colspan="11">トンネル作業員</td></tr><</table>	掘削方法	岩区分	50	55	60	65	70	75	80	85			補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.290	0.281	0.273	0.264	0.256	0.248	0.240	0.231			CⅡb	0.265	0.258	0.251	0.244	0.237	0.230	0.223	0.216			DⅠa	0.234	0.228	0.223	0.216	0.212	0.205	0.198	0.194			DⅠb	0.224	0.218	0.213	0.207	0.203	0.197	0.189	0.186			DⅡ	0.217	0.218	0.213	0.201	0.203	0.197	0.190	0.186														掘削方法	岩区分	50	55	60	65	70	75	80	85			補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.281	0.273	0.265	0.255	0.247	0.239	0.231	0.223			CⅡb	0.250	0.242	0.235	0.228	0.220	0.213	0.206	0.199			DⅠa	0.223	0.217	0.212	0.204	0.200	0.194	0.186	0.183			DⅠb	0.214	0.208	0.203	0.196	0.192	0.186	0.179	0.175			DⅡ	0.208	0.209	0.203	0.191	0.192	0.187	0.180	0.176														掘削方法	岩区分	50	55	60	65	70	75	80	85			補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.46	0.48	0.50	0.52	0.55	0.57	0.59	0.61			0.46	0.48	0.50	0.52	0.55	0.57	0.59	0.61			2.75	2.88	3.00	3.14	3.25	3.37	3.50	3.62			0.46	0.48	0.50	0.52	0.55	0.57	0.59	0.61			0.50	0.52	0.54	0.56	0.59	0.61	0.63	0.65			0.50	0.52	0.54	0.56	0.59	0.61	0.63	0.65			CⅡb	3.01	3.14	3.26	3.39	3.51	3.63	3.76	3.88			0.50	0.52	0.54	0.56	0.59	0.61	0.63	0.65			0.61	0.63	0.65	0.67	0.68	0.70	0.73	0.74			0.61	0.63	0.65	0.67	0.68	0.70	0.73	0.74			3.65	3.77	3.89	4.03	4.12	4.24	4.40	4.48			0.61	0.63	0.65	0.67	0.68	0.70	0.73	0.74			DⅠa	0.64	0.66	0.68	0.70	0.71	0.74	0.76	0.78			0.64	0.66	0.68	0.70	0.71	0.74	0.76	0.78			3.81	3.94	4.06	4.20	4.31	4.43	4.60	4.69			0.64	0.66	0.68	0.70	0.71	0.74	0.76	0.78			0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79			0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79			DⅠb	3.97	4.06	4.19	4.28	4.39	4.48	4.64	4.73			0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79			0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79			0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79			0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79			0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79			DⅡ	0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79			0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79			0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79			0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79			0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79			0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79			1段目	トンネル世話役 (切羽監視責任者)											2段目	トンネル世話役											3段目	トンネル特殊工											4段目	トンネル作業員										
掘削方法	岩区分	50	55	60	65	70	75	80	85																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.290	0.281	0.278	0.268	0.265	0.256	0.251	0.242																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	CⅡb	0.265	0.258	0.256	0.248	0.245	0.238	0.234	0.226																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	DⅠa	0.238	0.231	0.226	0.219	0.218	0.212	0.204	0.200																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	DⅠb	0.228	0.221	0.216	0.210	0.208	0.203	0.195	0.192																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	DⅡ	0.220	0.218	0.216	0.204	0.206	0.197	0.190	0.186																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
掘削方法	岩区分	50	55	60	65	70	75	80	85																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.281	0.273	0.270	0.259	0.256	0.247	0.242	0.234																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	CⅡb	0.250	0.242	0.239	0.231	0.227	0.220	0.216	0.208																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	DⅠa	0.227	0.220	0.215	0.208	0.206	0.200	0.192	0.188																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	DⅠb	0.218	0.211	0.206	0.199	0.197	0.192	0.184	0.181																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	DⅡ	0.211	0.209	0.206	0.194	0.195	0.187	0.180	0.176																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
掘削方法	岩区分	50	55	60	65	70	75	80	85																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.46	0.48	0.49	0.51	0.53	0.55	0.56	0.58																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.46	0.48	0.49	0.51	0.53	0.55	0.56	0.58																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		2.74	2.86	2.93	3.05	3.17	3.29	3.35	3.47																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.46	0.48	0.49	0.51	0.53	0.55	0.56	0.58																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.50	0.52	0.53	0.55	0.57	0.59	0.60	0.62																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.50	0.52	0.53	0.55	0.57	0.59	0.60	0.62																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	CⅡb	3.00	3.12	3.18	3.30	3.42	3.54	3.60	3.72																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.50	0.52	0.53	0.55	0.57	0.59	0.60	0.62																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.60	0.62	0.64	0.66	0.66	0.68	0.71	0.72																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.60	0.62	0.64	0.66	0.66	0.68	0.71	0.72																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		3.59	3.70	3.82	3.94	3.99	4.11	4.26	4.34																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.60	0.62	0.64	0.66	0.66	0.68	0.71	0.72																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	DⅠa	0.63	0.65	0.67	0.69	0.70	0.72	0.74	0.76																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.63	0.65	0.67	0.69	0.70	0.72	0.74	0.76																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		3.75	3.87	3.99	4.12	4.17	4.29	4.46	4.54																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.63	0.65	0.67	0.69	0.70	0.72	0.74	0.76																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	DⅠb	3.93	4.05	4.11	4.23	4.35	4.47	4.63	4.72																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	DⅡ	0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.66	0.68	0.69	0.71	0.73	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
1段目	トンネル世話役 (切羽監視責任者)																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
2段目	トンネル世話役																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
3段目	トンネル特殊工																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
4段目	トンネル作業員																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
掘削方法	岩区分	50	55	60	65	70	75	80	85																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.042	0.043	0.045	0.047	0.048	0.049	0.050	0.052																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	CⅡb	0.049	0.050	0.051	0.053	0.054	0.055	0.056	0.058																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	DⅠa	0.055	0.057	0.058	0.059	0.059	0.061	0.064	0.065																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	DⅠb	0.060	0.062	0.063	0.064	0.065	0.067	0.070	0.071																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	DⅡ	0.061	0.063	0.064	0.065	0.066	0.068	0.071	0.072																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
掘削方法	岩区分	50	55	60	65	70	75	80	85																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.290	0.281	0.273	0.264	0.256	0.248	0.240	0.231																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	CⅡb	0.265	0.258	0.251	0.244	0.237	0.230	0.223	0.216																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	DⅠa	0.234	0.228	0.223	0.216	0.212	0.205	0.198	0.194																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	DⅠb	0.224	0.218	0.213	0.207	0.203	0.197	0.189	0.186																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	DⅡ	0.217	0.218	0.213	0.201	0.203	0.197	0.190	0.186																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
掘削方法	岩区分	50	55	60	65	70	75	80	85																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.281	0.273	0.265	0.255	0.247	0.239	0.231	0.223																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	CⅡb	0.250	0.242	0.235	0.228	0.220	0.213	0.206	0.199																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	DⅠa	0.223	0.217	0.212	0.204	0.200	0.194	0.186	0.183																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	DⅠb	0.214	0.208	0.203	0.196	0.192	0.186	0.179	0.175																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	DⅡ	0.208	0.209	0.203	0.191	0.192	0.187	0.180	0.176																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
掘削方法	岩区分	50	55	60	65	70	75	80	85																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.46	0.48	0.50	0.52	0.55	0.57	0.59	0.61																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.46	0.48	0.50	0.52	0.55	0.57	0.59	0.61																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		2.75	2.88	3.00	3.14	3.25	3.37	3.50	3.62																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.46	0.48	0.50	0.52	0.55	0.57	0.59	0.61																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.50	0.52	0.54	0.56	0.59	0.61	0.63	0.65																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.50	0.52	0.54	0.56	0.59	0.61	0.63	0.65																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	CⅡb	3.01	3.14	3.26	3.39	3.51	3.63	3.76	3.88																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.50	0.52	0.54	0.56	0.59	0.61	0.63	0.65																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.61	0.63	0.65	0.67	0.68	0.70	0.73	0.74																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.61	0.63	0.65	0.67	0.68	0.70	0.73	0.74																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		3.65	3.77	3.89	4.03	4.12	4.24	4.40	4.48																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.61	0.63	0.65	0.67	0.68	0.70	0.73	0.74																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	DⅠa	0.64	0.66	0.68	0.70	0.71	0.74	0.76	0.78																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.64	0.66	0.68	0.70	0.71	0.74	0.76	0.78																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		3.81	3.94	4.06	4.20	4.31	4.43	4.60	4.69																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.64	0.66	0.68	0.70	0.71	0.74	0.76	0.78																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	DⅠb	3.97	4.06	4.19	4.28	4.39	4.48	4.64	4.73																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
	DⅡ	0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		0.67	0.68	0.70	0.72	0.74	0.75	0.77	0.79																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
1段目	トンネル世話役 (切羽監視責任者)																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
2段目	トンネル世話役																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
3段目	トンネル特殊工																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
4段目	トンネル作業員																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								

頁

新

旧

第Ⅶ編第１２章
①トンネル工

VII-12-①-3
(③283)

表4.6補 大型ブレーカ（ベースマシン含む）「通常断面」
(週/(トンネル延長)1m当たり)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.045	0.046	0.047	0.049	0.050	0.051	0.052	0.054		
	CⅡb	0.049	0.050	0.051	0.053	0.054	0.055	0.056	0.058		
	DⅠa	0.058	0.060	0.061	0.062	0.063	0.065	0.067	0.068		
	DⅠb	0.061	0.063	0.064	0.065	0.065	0.067	0.070	0.071		
	DⅡ	0.062	0.064	0.065	0.065	0.066	0.068	0.071	0.072		

表4.8補 火薬「通常断面」
(kg/m当たり)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	40.0	44.0	48.0	52.0	56.0	60.0	64.0	68.0		
	CⅡb	40.0	44.0	48.0	52.0	56.0	60.0	64.0	68.0		
	DⅠa	25.0	27.5	30.0	32.5	35.0	37.5	40.0	42.5		
	DⅠb	25.0	27.5	30.0	32.5	35.0	37.5	40.0	42.5		
	DⅡ	25.0	27.5	30.0	32.5	35.0	37.5	40.0	42.5		

表4.10補 雷管（２～５段）「通常断面」
(個/m)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	33.3	36.7	40.0	43.3	46.7	50.0	53.3	56.7		
	CⅡb	33.3	36.7	40.0	43.3	46.7	50.0	53.3	56.7		
	DⅠa	27.5	30.3	33.0	35.8	38.5	41.3	44.0	46.8		
	DⅠb	27.5	30.3	33.0	35.8	38.5	41.3	44.0	46.8		
	DⅡ	27.5	30.3	33.0	35.8	38.5	41.3	44.0	46.8		

表4.11補 雷管（６～１０段）「通常断面」
(個/m)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	33.3	36.7	40.0	43.3	46.7	50.0	53.3	56.7		
	CⅡb	33.3	36.7	40.0	43.3	46.7	50.0	53.3	56.7		
	DⅠa	27.5	30.3	33.0	35.8	38.5	41.3	44.0	46.8		
	DⅠb	27.5	30.3	33.0	35.8	38.5	41.3	44.0	46.8		
	DⅡ	27.5	30.3	33.0	35.8	38.5	41.3	44.0	46.8		

表4.14補 （掘削等）諸雑費（その他の機械）「通常断面」
(%/m当たり)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	7.0	7.0	8.0	8.0	9.0	9.0	9.0	10.0		
	CⅡb	7.0	7.0	8.0	8.0	9.0	9.0	9.0	10.0		
	DⅠa	8.0	8.0	9.0	9.0	9.0	10.0	10.0	10.0		
	DⅠb	8.0	8.0	9.0	9.0	9.0	10.0	10.0	10.0		
	DⅡ	8.0	8.0	9.0	9.0	10.0	10.0	10.0	10.0		

表4.16補 （掘削等）諸雑費（その他材料）「通常断面」
(%/m当たり)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
	CⅡb	4.0	4.0	4.0	4.0	4.0	4.0	4.0	4.0		
	DⅠa	9.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0		
	DⅠb	9.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0		
	DⅡ	8.0	8.0	9.0	9.0	9.0	9.0	9.0	9.0		

表4.18補 ホイールローダ「通常断面」
(週/(トンネル延長)1m当たり)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.049	0.050	0.051	0.053	0.054	0.055	0.056	0.058		
	CⅡb	0.049	0.050	0.051	0.053	0.054	0.055	0.056	0.058		
	DⅠa	0.069	0.071	0.072	0.072	0.073	0.074	0.079	0.082		
	DⅠb	0.069	0.071	0.072	0.072	0.073	0.074	0.079	0.082		
	DⅡ	0.070	0.072	0.073	0.073	0.074	0.076	0.079	0.083		

表4.4補 大型ブレーカ
(週/(トンネル延長)1m当たり)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.043	0.045	0.047	0.049	0.051	0.053	0.055	0.057		
	CⅡb	0.047	0.049	0.051	0.053	0.055	0.057	0.059	0.061		
	DⅠa	0.059	0.061	0.064	0.066	0.068	0.070	0.073	0.074		
	DⅠb	0.062	0.064	0.067	0.069	0.072	0.074	0.076	0.078		
	DⅡ	0.062	0.064	0.068	0.069	0.072	0.076	0.078	0.080		

表4.5補 火薬
(kg/m当たり)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	40.0	44.0	48.0	52.0	56.0	60.0	64.0	68.0		
	CⅡb	40.0	44.0	48.0	52.0	56.0	60.0	64.0	68.0		
	DⅠa	25.0	27.5	30.0	32.5	35.0	37.5	40.0	42.5		
	DⅠb	25.0	27.5	30.0	32.5	35.0	37.5	40.0	42.5		
	DⅡ	25.0	27.5	30.0	32.5	35.0	37.5	40.0	42.5		

表4.6補 雷管（２～５段）
(個/m)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	33.3	36.7	40.0	43.3	46.7	50.0	53.3	56.7		
	CⅡb	33.3	36.7	40.0	43.3	46.7	50.0	53.3	56.7		
	DⅠa	27.5	30.3	33.0	35.8	38.5	41.3	44.0	46.8		
	DⅠb	27.5	30.3	33.0	35.8	38.5	41.3	44.0	46.8		
	DⅡ	27.5	30.3	33.0	35.8	38.5	41.3	44.0	46.8		

表4.7補 雷管（６～１０段）
(個/m)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	33.3	36.7	40.0	43.3	46.7	50.0	53.3	56.7		
	CⅡb	33.3	36.7	40.0	43.3	46.7	50.0	53.3	56.7		
	DⅠa	27.5	30.3	33.0	35.8	38.5	41.3	44.0	46.8		
	DⅠb	27.5	30.3	33.0	35.8	38.5	41.3	44.0	46.8		
	DⅡ	27.5	30.3	33.0	35.8	38.5	41.3	44.0	46.8		

表4.8補 （掘削等）諸雑費（その他の機械）
(%/m当たり)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	7.0	8.0	8.0	9.0	9.0	9.0	10.0	10.0		
	CⅡb	7.0	8.0	8.0	9.0	9.0	9.0	10.0	10.0		
	DⅠa	8.0	8.0	9.0	9.0	9.0	10.0	10.0	10.0		
	DⅠb	8.0	8.0	9.0	9.0	9.0	10.0	10.0	10.0		
	DⅡ	8.0	9.0	9.0	9.0	10.0	10.0	10.0	10.0		

表4.9補 （掘削等）諸雑費（その他材料）
(%/m当たり)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
	CⅡb	4.0	4.0	4.0	4.0	4.0	4.0	4.0	4.0		
	DⅠa	9.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0		
	DⅠb	9.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0		
	DⅡ	8.0	8.0	9.0	9.0	9.0	9.0	9.0	9.0		

表4.10補 ホイールローダ
(週/(トンネル延長)1m当たり)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.047	0.049	0.051	0.053	0.055	0.057	0.059	0.061		
	CⅡb	0.047	0.049	0.051	0.053	0.055	0.057	0.059	0.061		
	DⅠa	0.070	0.072	0.075	0.076	0.079	0.081	0.086	0.089		
	DⅠb	0.070	0.072	0.075	0.076	0.079	0.081	0.086	0.089		
	DⅡ	0.070	0.072	0.076	0.076	0.079	0.083	0.088	0.092		

VII-12-①-3

③283

VII-12-①-3

③ 283

表4.4補 大型ブレーカ

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.043	0.045	0.047	0.049	0.051	0.053	0.055	0.057		
	CⅡb	0.047	0.049	0.051	0.053	0.055	0.057	0.059	0.061		
	DⅠa	0.059	0.061	0.064	0.066	0.068	0.070	0.073	0.074		
	DⅠb	0.062	0.064	0.067	0.069	0.072	0.074	0.076	0.078		
	DⅡ	0.062	0.064	0.068	0.069	0.072	0.076	0.078	0.080		

表4.5補 火薬

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	40.0	44.0	48.0	52.0	56.0	60.0	64.0	68.0		
	CⅡb	40.0	44.0	48.0	52.0	56.0	60.0	64.0	68.0		
	DⅠa	25.0	27.5	30.0	32.5	35.0	37.5	40.0	42.5		
	DⅠb	25.0	27.5	30.0	32.5	35.0	37.5	40.0	42.5		
	DⅡ	25.0	27.5	30.0	32.5	35.0	37.5	40.0	42.5		

表4.6補 雷管（２～５段）

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	33.3	36.7	40.0	43.3	46.7	50.0	53.3	56.7		
	CⅡb	33.3	36.7	40.0	43.3	46.7	50.0	53.3	56.7		
	DⅠa	27.5	30.3	33.0	35.8	38.5	41.3	44.0	46.8		
	DⅠb	27.5	30.3	33.0	35.8	38.5	41.3	44.0	46.8		
	DⅡ	27.5	30.3	33.0	35.8	38.5	41.3	44.0	46.8		

表4.7補 雷管（６～１０段）

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	33.3	36.7	40.0	43.3	46.7	50.0	53.3	56.7		
	CⅡb	33.3	36.7	40.0	43.3	46.7	50.0	53.3	56.7		
	DⅠa	27.5	30.3	33.0	35.8	38.5	41.3	44.0	46.8		
	DⅠb	27.5	30.3	33.0	35.8	38.5	41.3	44.0	46.8		
	DⅡ	27.5	30.3	33.0	35.8	38.5	41.3	44.0	46.8		

表4.8補 （掘削等）諸雑費（その他の機械）

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	7.0	8.0	8.0	9.0	9.0	9.0	10.0	10.0		
	CⅡb	7.0	8.0	8.0	9.0	9.0	9.0	10.0	10.0		
	DⅠa	8.0	8.0	9.0	9.0	9.0	10.0	10.0	10.0		
	DⅠb	8.0	8.0	9.0	9.0	9.0	10.0	10.0	10.0		
	DⅡ	8.0	9.0	9.0	9.0	10.0	10.0	10.0	10.0		

表4.9補 （掘削等）諸雑費（その他材料）

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
	CⅡb	4.0	4.0	4.0	4.0	4.0	4.0	4.0	4.0		
	DⅠa	9.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0		
	DⅠb	9.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0		
	DⅡ	8.0	8.0	9.0	9.0	9.0	9.0	9.0	9.0		

表4.10補 ホイールローダ

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.047	0.049	0.051	0.053	0.055	0.057	0.059	0.061		
	CⅡb	0.047	0.049	0.051	0.053	0.055	0.057	0.059	0.061		
	DⅠa	0.070	0.072	0.075	0.076	0.079	0.081	0.086	0.089		
	DⅠb	0.070	0.072	0.075	0.076	0.079	0.081	0.086	0.089		
	DⅡ	0.070	0.072	0.076	0.076	0.079	0.083	0.088	0.092		

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

第Ⅶ編第12章
①トンネル工

VII-12-①-4
(③284)

表4.21補 ダンプトラック運転「通常断面」

3台当たり
L≦0.5km
(週/(トンネル延長)1m当たり)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m ²)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.147	0.150	0.153	0.159	0.162	0.165	0.168	0.174		
	CⅡb	0.147	0.150	0.153	0.159	0.162	0.165	0.168	0.174		
	DⅠa	0.180	0.186	0.189	0.192	0.195	0.201	0.216	0.226		
	DⅠb	0.180	0.186	0.189	0.192	0.195	0.201	0.216	0.226		
	DⅡ	0.183	0.189	0.192	0.195	0.198	0.204	0.217	0.230		

表4.22補 ダンプトラック運転「通常断面」

4台当たり
0.5<L≦1.2km
1.2<L≦1.4km
(週/(トンネル延長)1m当たり)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m ²)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.196	0.200	0.204	0.212	0.216	0.220	0.224	0.232		
	CⅡb	0.196	0.200	0.204	0.212	0.216	0.220	0.224	0.232		
	DⅠa	0.240	0.248	0.252	0.256	0.260	0.268	0.288	0.302		
	DⅠb	0.240	0.248	0.252	0.256	0.260	0.268	0.288	0.302		
	DⅡ	0.244	0.252	0.256	0.260	0.264	0.272	0.289	0.306		

表4.23補 ダンプトラック運転「通常断面」

5台当たり
1.4<L≦2.2km
(週/(トンネル延長)1m当たり)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m ²)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.245	0.250	0.255	0.265	0.270	0.275	0.280	0.290		
	CⅡb	0.245	0.250	0.255	0.265	0.270	0.275	0.280	0.290		
	DⅠa	0.300	0.310	0.315	0.320	0.325	0.335	0.360	0.377		
	DⅠb	0.300	0.310	0.315	0.320	0.325	0.335	0.360	0.377		
	DⅡ	0.305	0.315	0.320	0.325	0.330	0.340	0.361	0.383		

表4.24補 ダンプトラック運転「通常断面」

6台当たり
2.2<L≦3.0km
(週/(トンネル延長)1m当たり)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m ²)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.294	0.300	0.306	0.318	0.324	0.330	0.336	0.348		
	CⅡb	0.294	0.300	0.306	0.318	0.324	0.330	0.336	0.348		
	DⅠa	0.360	0.372	0.378	0.384	0.390	0.402	0.432	0.452		
	DⅠb	0.360	0.372	0.378	0.384	0.390	0.402	0.432	0.452		
	DⅡ	0.366	0.378	0.384	0.390	0.396	0.408	0.434	0.459		

表4.30補 吹付コンクリート「通常断面」

設計図面に基づき、必要数量を計上する。

表4.32補 設計吹付厚及びロス率「通常断面」

加背割	掘削区分	設計吹付厚 (cm)	余吹厚 (cm)	はね返り率	ロス率
上下半	DⅠ	15	7	25%	2.0
	DⅡ	20	7	25%	1.8

表4.34補 コンクリート吹付機「通常断面」

(週/(トンネル延長)1m当たり)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m ²)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.049	0.050	0.051	0.053	0.054	0.055	0.056	0.058		
	CⅡb	0.049	0.050	0.051	0.053	0.054	0.055	0.056	0.058		
	DⅠa	0.057	0.059	0.060	0.063	0.062	0.064	0.066	0.067		
	DⅠb	0.057	0.059	0.060	0.063	0.062	0.064	0.066	0.067		
	DⅡ	0.059	0.061	0.062	0.063	0.064	0.066	0.067	0.068		

表4.12補 ダンプトラック運転

3台当たり
L≦0.5km
(週/(トンネル延長)1m当たり)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m ²)										
		50	55	60	65	70	75	80	85			
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.141	0.147	0.153	0.159	0.165	0.171	0.177	0.183			
	CⅡb	0.141	0.147	0.153	0.159	0.165	0.171	0.177	0.183			
	DⅠa	0.183	0.189	0.198	0.198	0.204	0.213	0.219	0.235	0.246		
	DⅠb	0.183	0.189	0.198	0.204	0.213	0.219	0.235	0.246			
	DⅡ	0.183	0.189	0.201	0.204	0.213	0.225	0.239	0.253			

表4.13補 ダンプトラック運転

4台当たり
0.5<L≦1.2km
(1.2<L≦1.4km)
(週/(トンネル延長)1m当たり)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m ²)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.188	0.196	0.204	0.212	0.220	0.228	0.236	0.244		
	CⅡb	0.188	0.196	0.204	0.212	0.220	0.228	0.236	0.244		
	DⅠa	0.244	0.252	0.264	0.272	0.284	0.292	0.314	0.329		
	DⅠb	0.244	0.252	0.264	0.272	0.284	0.292	0.314	0.329		
	DⅡ	0.244	0.252	0.268	0.272	0.284	0.300	0.319	0.338		

表4.14補 ダンプトラック運転

5台当たり
1.4<L≦2.2km
(週/(トンネル延長)1m当たり)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m ²)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.235	0.245	0.255	0.265	0.275	0.285	0.295	0.305		
	CⅡb	0.235	0.245	0.255	0.265	0.275	0.285	0.295	0.305		
	DⅠa	0.305	0.315	0.330	0.340	0.355	0.365	0.392	0.411		
	DⅠb	0.305	0.315	0.330	0.340	0.355	0.365	0.392	0.411		
	DⅡ	0.305	0.315	0.335	0.340	0.355	0.375	0.398	0.422		

表4.15補 ダンプトラック運転

6台当たり
2.2<L≦3.0km
(週/(トンネル延長)1m当たり)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m ²)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.282	0.294	0.306	0.318	0.330	0.342	0.354	0.366		
	CⅡb	0.282	0.294	0.306	0.318	0.330	0.342	0.354	0.366		
	DⅠa	0.366	0.378	0.396	0.408	0.426	0.438	0.471	0.493		
	DⅠb	0.366	0.378	0.396	0.408	0.426	0.438	0.471	0.493		
	DⅡ	0.366	0.378	0.402	0.408	0.426	0.450	0.478	0.506		

表4.17補 吹付コンクリート

設計図面に基づき、必要数量を計上する。

表4.18補 設計吹付厚及びロス率

加背割	掘削区分	設計吹付厚 (cm)	余吹厚 (cm)	はね返り率	ロス率
上下半	DⅠ	15	7	25%	2.0
	DⅡ	20	7	25%	1.8

表4.19補 コンクリート吹付機

(週/(トンネル延長)1m当たり)

掘削方法	岩区分	設計掘削断面積（余掘含まず）(m ²)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡa	0.047	0.049	0.051	0.053	0.055	0.057	0.059	0.061		
	CⅡb	0.047	0.049	0.051	0.053	0.055	0.057	0.059	0.061		
	DⅠa	0.058	0.060	0.063	0.067	0.068	0.070	0.072	0.073		
	DⅠb	0.058	0.060	0.063	0.067	0.068	0.070	0.072	0.073		
	DⅡ	0.059	0.061	0.064	0.065	0.068	0.072	0.074	0.075		

③284

VII-12-①-4

③ 284

VII-12-①-4

土木工事標準積算基準（令和３年４月１日一部改正）新旧対照表

頁

新

旧

第Ⅶ編第１２章

①トンネル工

VII-12-①-5

(③285)

表4.36補 吹付プラント設備「通常断面」

		(週/ (トンネル延長) 1m当たり)									
掘削方法	岩区分	設計掘削断面積 (余掘含まず) (m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡ a	0.045	0.046	0.047	0.049	0.050	0.051	0.052	0.054		
	CⅡ b	0.049	0.050	0.051	0.053	0.054	0.055	0.056	0.058		
	DⅠ a	0.058	0.060	0.061	0.062	0.063	0.065	0.067	0.068		
	DⅠ b	0.061	0.063	0.064	0.065	0.065	0.067	0.070	0.071		
	DⅡ	0.062	0.064	0.065	0.065	0.066	0.068	0.071	0.072		

表4.38補 集塵機装置運転「通常断面」

		(週/ (トンネル延長) 1m当たり)									
掘削方法	岩区分	設計掘削断面積 (余掘含まず) (m2)									
		50	55	60	65	70	75	80	85		
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡ a	0.045	0.046	0.047	0.049	0.050	0.051	0.052	0.054		
	CⅡ b	0.049	0.050	0.051	0.053	0.054	0.055	0.056	0.058		
	DⅠ a	0.058	0.060	0.061	0.062	0.063	0.065	0.067	0.068		
	DⅠ b	0.061	0.063	0.064	0.065	0.065	0.067	0.070	0.071		
	DⅡ	0.062	0.064	0.065	0.065	0.066	0.068	0.071	0.072		

表4.42補・表4.43補 ロックボルト「通常断面」

設計図面に基づき、必要数量を計上する。

表4.53補 H形鋼支保工「通常断面」

設計図面に基づき、必要数量を計上する。

表4.58補 鏡吹付工施工費率「通常断面」

()内の数値は、ずり出しにおいて運搬距離（片押し延長+坑外片道運搬距離）が1.2kmを超える場合は、ずり運搬距離が1.2kmを超える部分に対して適用する。

		名称	設計掘削断面積 (余掘含まず) (m2)							
			50	55	60	65	70	75	80	85
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡ a	鏡吹付施工労務費率	3	3	3	4	4	4	4	4
		鏡吹付施工機械費率	12	12	12	15	15	15	16	16
		鏡吹付材料費率	21	21	21	22	23	23	23	23
	CⅡ b	鏡吹付施工労務費率	5	6	6	6	7	7	7	7
		鏡吹付施工機械費率	8	8	9	9	10	10	11	11
		鏡吹付材料費率	18	18	19	20	21	21	21	22
	DⅠ a	鏡吹付施工労務費率	5	5	5	5	6	6	6	7
		鏡吹付施工機械費率	19	20	20	21	23	24	25	26
		鏡吹付材料費率	34	34	35	37	38	39	40	41
	DⅠ b	鏡吹付施工労務費率	5	5	5	5	6	6	6	6
		鏡吹付施工機械費率	18	19	20	20	23	24	24	25
		鏡吹付材料費率	32	32	33	35	36	37	37	38
	DⅡ	鏡吹付施工労務費率	4	5	5	5	5	5	6	6
		鏡吹付施工機械費率	15	16	17	19	19	20	20	22
		鏡吹付材料費率	29	29	30	32	32	33	34	35

表4.20補 吹付プラント設備

		(週/ (トンネル延長) 1m当たり)									
		設計掘削断面積 (余掘含まず) (m2)									
補助ベンチ付き全断面工法	岩区分	50	55	60	65	70	75	80	85		
		CⅡ a	0.043	0.045	0.047	0.049	0.051	0.053	0.055	0.057	
		CⅡ b	0.047	0.049	0.051	0.053	0.055	0.057	0.059	0.061	
		DⅠ a	0.059	0.061	0.064	0.066	0.068	0.070	0.073	0.074	
		DⅠ b	0.062	0.064	0.067	0.069	0.072	0.074	0.076	0.078	
	DⅡ	0.062	0.064	0.068	0.069	0.072	0.076	0.078	0.080		

表4.21補 集塵機装置運転

		(週/ (トンネル延長) 1m当たり)									
		設計掘削断面積 (余掘含まず) (m2)									
補助ベンチ付き全断面工法	岩区分	50	55	60	65	70	75	80	85		
		CⅡ a	0.043	0.045	0.047	0.049	0.051	0.053	0.055	0.057	
		CⅡ b	0.047	0.049	0.051	0.053	0.055	0.057	0.059	0.061	
		DⅠ a	0.059	0.061	0.064	0.066	0.068	0.070	0.073	0.074	
		DⅠ b	0.062	0.064	0.067	0.069	0.072	0.074	0.076	0.078	
	DⅡ	0.062	0.064	0.068	0.069	0.072	0.076	0.078	0.080		

表4.24補 ロックボルト

設計図面に基づき、必要数量を計上する。

表4.28補 H形鋼支保工

設計図面に基づき、必要数量を計上する。

表4.30補 鏡吹付工施工費率

()内の数値は、ずり出しにおいて運搬距離（片押し延長+坑外片道運搬距離）が1.2kmを超える場合は、ずり運搬距離が1.2kmを超える部分に対して適用する。

		名称	設計掘削断面積 (余掘含まず) (m2)							
			50	55	60	65	70	75	80	85
補助ベンチ付き全断面工法	CⅡ a	鏡吹付施工労務費率	3	3	3	4	3	4	4	4
		鏡吹付施工機械費率	(3)	(3)	(3)	(4)	(3)	(4)	(4)	(4)
		鏡吹付材料費率	9	9	9	11	10	11	11	11
	CⅡ b	鏡吹付施工労務費率	21	21	21	22	23	23	23	23
		鏡吹付施工機械費率	5	6	6	6	6	7	7	7
		鏡吹付材料費率	(5)	(5)	(5)	(6)	(6)	(6)	(6)	(6)
	DⅠ a	鏡吹付施工労務費率	7	8	8	9	9	9	10	10
		鏡吹付施工機械費率	17	18	19	19	20	20	21	21
		鏡吹付材料費率	5	5	5	6	6	6	6	7
	DⅠ b	鏡吹付施工労務費率	(5)	(5)	(5)	(6)	(6)	(6)	(7)	(7)
		鏡吹付施工機械費率	14	14	14	15	17	18	18	18
		鏡吹付材料費率	34	34	35	38	38	39	40	41
	DⅡ	鏡吹付施工労務費率	5	5	5	5	6	6	6	6
		鏡吹付施工機械費率	(5)	(5)	(5)	(5)	(6)	(6)	(6)	(6)
		鏡吹付材料費率	13	13	14	14	16	16	17	17
	DⅡ	鏡吹付施工労務費率	32	32	33	35	36	37	37	38
		鏡吹付施工機械費率	5	5	5	5	5	5	6	6
		鏡吹付材料費率	(5)	(5)	(5)	(5)	(5)	(5)	(6)	(6)
		鏡吹付材料費率	10	11	12	13	13	14	15	15
		鏡吹付材料費率	29	29	30	32	32	33	34	35

VII－12－①－5

③285

VII－12－①－5

③ 285