

見積参考資料

工事名 R3徳土 徳島小松島線 徳・新浜本他 橋梁修繕工事（2）（着手日選択型）（担い手確保型）

◇経費情報◇

工種区分	橋梁保全工事
単価地区	徳島東部1
施工地域・工事場所	市街地（DID補正）（1）-1
前金支出割合	補正を行わない
契約保証	金銭的保証
現場環境改善費	計上しない

注意

「見積参考資料」は入札参加者の迅速で適正な工事費の見積りのための一資料であり、請負契約を拘束するものではない。

本工事は、「担い手確保モデル工事（発注者指定型）」であり、4週8休の経費補正（**担い手確保モデル工事実施要領第8条参照**）を計上している。

設計内訳書 (本01)

工事名	R3徳土 徳島小松島線 徳・新浜本他 橋梁修繕工事(2) (着手日選択型) (担い手確保型)				事業区分 工事区分	道路維持・修繕 橋梁保全工事	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
橋梁保全工事		式	1				
橋梁補修工		式	1				
橋梁地覆補修工		式	1				
橋梁地覆とりこわし	旧高欄の撤去含む	m3	23				単 1号
鉄筋	鉄筋規格:SD345 D13	t	5				単 2号
鉄筋	鉄筋規格:SD345 D16~25	t	1.1				単 3号
コンクリート (夜間)	コンクリート規格:24-8-25(20)(高炉) W/C≤55%	m3	87				単 4号
型枠	鉄筋構造物	m2	459				単 5号
支保		空m3	80				単 6号
削孔	φ24*150	孔	853				単 7号
削孔	φ28*150	孔	855				単 8号
樹脂アンカー	φ20*200	本	853				単 9号
樹脂アンカー	φ25*200	本	855				単 10号

設計内訳書 (本01)

工事名	R3徳土 徳島小松島線 徳・新浜本他 橋梁修繕工事(2) (着手日選択型) (担い手確保型)				事業区分 工事区分	道路維持・修繕 橋梁保全工事	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
クラック抑制目地	瀝青質目地板t=10mm	m2	13				単 11号
鉄筋錆止め塗装	鉛・クロムフリーさび止めペイント	m2	18				単 12号
チッピング		m2	101				単 13号
足場・防護 (使用回数:2回,7ヶ月)	防護種類:シート+板張	m2	1,142				単 14号
鋼桁補修工		式	1				
対傾構補修	ガセットプレートあて板補修, SS400, 高所作業車	箇所	2				単 15号
橋梁付属物工		式	1				
橋梁用高欄工		式	1				
橋梁用高欄 (車道側) (夜間)	材質:鋼製, 高欄形式:橋梁用高欄(組立式)	m	253				単 16号
橋梁用高欄 (歩道側) (夜間)	材質:鋼製, 高欄形式:橋梁用高欄(組立式)	m	253				単 17号
舗装工		式	1				
舗装打換え工		式	1				
舗装版切断 (夜間)	舗装版種別:アスファルト舗装版, 舗装厚:60mm	m	745				単 18号

設計内訳書 (本01)

工事名	R3徳土 徳島小松島線 徳・新浜本他 橋梁修繕工事(2) (着手日選択型) (担い手確保型)				事業区分 工事区分	道路維持・修繕 橋梁保全工事	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
汚泥処理		m3	1				単 19号
舗装版破碎(小規模) (夜間)	舗装版種別:アスファルト舗装	m2	398				単 20号
殻運搬 (夜間)	殻種別:舗装版破碎	m3	24				単 21号
殻処分	殻種別:アスファルト殻	m3	24				単 22号
表層 (車道部 夜間)	材料種類:各種(2.30以上2.40t/m3未満),材料規格:再生密粒度As(13),舗装厚:70mm,平均幅員:1.4m未満(1層当り平均仕上り厚50mm超70mm以下)	m2	176				単 23号
表層 (歩道部 夜間)	材料種類:各種(2.20以上2.30t/m3未満),材料規格:再生密粒度As(13),舗装厚:70mm,平均幅員:1.4m未満(1層当り平均仕上り厚50mm超70mm以下)	m2	213				単 24号
縁石工		式	1				
縁石工		式	1				
歩車道境界ブロック (標準部 夜間) (調整モルタル含む)	ブロック規格:B種(180/205×250×600)	m	226				単 25号
歩車道境界ブロック (水抜用 夜間) (調整モルタル含む)	ブロック規格:B種(180/205×250×600 水抜用)	m	27				単 26号 暫定単価
構造物撤去工		式	1				
構造物取壊し工		式	1				
コンクリート取壊し運搬処理 (既設縁石) (夜間)	構造物区分:無筋構造物	m3	12				単 27号

設計内訳書 (本01)

工事名	R3徳土 徳島小松島線 徳・新浜本他 橋梁修繕工事(2) (着手日選択型) (担い手確保型)				事業区分 工事区分	道路維持・修繕 橋梁保全工事	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
道路付属施設撤去工		式	1				
照明柱撤去 (夜間)		基	7				単 28号
照明器具撤去 (灯具のみ撤去) (夜間)		基	2				単 29号
電線管撤去	厚鋼電線管 G28	m	536				単 30号
ケーブル撤去	CV-8sq-2C	m	536				単 31号
運搬処理工		式	1				
殻運搬	殻種別:コンクリート殻(無筋)	m3	23				単 32号
殻処分	殻種別:コンクリート殻(無筋)	m3	23				単 33号
現場発生品運搬 (夜間) (スクラップ控除含む)	発生材種類:既設高欄	式	1				内 1号
現場発生品運搬 (夜間) (スクラップ控除含む)	発生材種類:既設照明柱	式	1				内 2号
道路付属施設工		式	1				
ケーブル配管工		式	1				
ジョイントユニット	ポール内ジョイントユニット	基	9				単 34号

設計内訳書 (本01)

工事名	R3徳土 徳島小松島線 徳・新浜本他 橋梁修繕工事(2) (着手日選択型) (担い手確保型)				事業区分 工事区分	道路維持・修繕 橋梁保全工事	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
金属製可とう電線管	30mm,ビニル被覆	m	1				単 35号
ケーブル配管	管規格:FEP30,土質区分:土工無,管径:50mm	m	268				単 36号
エキスパンションカップリング	FEP30対応	個	12				単 37号 暫定単価
防水型プラスチック	200*200*150, SUS, 完全防水, 付属品含む	個	1				単 38号
ケーブル配線 (CV-2sq-3C)	屋外,管内	m	90				単 39号
ケーブル配線 (CV-3.5sq-3C)	屋外,管内	m	324				単 40号
照明工		式	1				
照明灯 (夜間)	あわ産LED道路照明灯	基	9				単 41号
照明灯 (灯具のみ新設) (夜間)	あわ産LED道路照明灯	基	2				単 42号
照明柱 (夜間)	柱規格:高さ:GL8~12m重量:350kg以下	基	9				単 43号
仮設工		式	1				
防護施設工 (夜間)		式	1				
仮設防護柵設置・撤去 (支給品)	H型鋼付ガードレール	m	300				単 44号

設計内訳書 (本01)

工事名	R3徳土 徳島小松島線 徳・新浜本他 橋梁修繕工事(2) (着手日選択型) (担い手確保型)				事業区分 工事区分	道路維持・修繕 橋梁保全工事	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
仮設防護柵設置・撤去 (リース材)	H型鋼付ガードレール	m	210				単 45号 暫定単価
仮配線工 (施工時 仮配線)		式	1				
ケーブル配線 設置・撤去 (CV-3.5sq-3C)	屋外, 露出	m	300				単 46号
仮区画線工		式	1				
区画線消去 (夜間)	削取り式	m	690				単 47号
溶融式区画線 (夜間)	溶融式手動, 白 実線 15cm, 厚1.5mm	m	360				単 48号
溶融式区画線 (夜間)	溶融式手動, 白 破線 15cm, 厚1.5mm	m	330				単 49号
交通管理工		式	1				
交通誘導警備員 A(昼間)		人日	88				単 50号
交通誘導警備員 B(昼間)		人日	176				単 51号
交通誘導警備員 A(夜間)		人日	56				単 52号
交通誘導警備員 B(夜間)		人日	224				単 53号
安全監視船		隻日	74				単 54号

設計内訳書（本01）

工事名	R3徳土 徳島小松島線 徳・新浜本他 橋梁修繕工事（2）（着手日選択型）（担い手確保型）				事業区分 工事区分	道路維持・修繕 橋梁保全工事	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
直接工事費		式	1				
共通仮設		式	1				
共通仮設費		式	1				
運搬費		式	1				
仮設材運搬費 （往復）L=1.2km	H型鋼付ガードレール(支給品)	t	18.3				単 55号
仮設材運搬費 （往復）	H型鋼付ガードレール(リース品)	t	12.8				単 56号
共通仮設費（率計上）		式	1				
純工事費		式	1				
現場管理費		式	1				
工事原価		式	1				
一般管理費等		式	1				
工事価格		式	1				
消費税額及び地方消費税額		式	1				

設計内訳書 (本01)

工事名	R 3 徳土 徳島小松島線 徳・新浜本他 橋梁修繕工事 (2) (着 手日選択型) (担い手確保型)					事業区分 工事区分	道路維持・修繕 橋梁保全工事	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要	
工事費計		式	1					

一式当り内訳書

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

内 1号	現場発生品運搬 (夜間) (スクラップ控除含む)	発生材種類:既設高欄						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要	
現場発生品・支給品運搬	クレーン装置付4t級2.9t吊, 5.0km以下, 2.6t超2.95t以下	回	5					
スクラップ ヘビ-H1		t	-13.4					
合計								

一式当り内訳書

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

内 2号	現場発生品運搬 (夜間) (スクラップ控除含む)	発生材種類:既設照明柱						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要	
現場発生品・支給品運搬	クレーン装置付4t級2.9t吊, 5.0km以下, 0.8t超1.1t以下	回	1					
スクラップ ヘビ-H1		t	-0.84					
合計								

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 1号	橋梁地覆とりこわし	旧高欄の撤去含む	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
とりこわし		全ての費用	m3	1				
合計								
単価							円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 2号	鉄筋	鉄筋規格:SD345 D13	単位	t	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
鉄筋		SD345 D13, 全ての費用	t	1				
合計								
単価							円/t	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 3号	鉄筋	鉄筋規格:SD345 D16~25	単位	t	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
鉄筋		SD345 D16~25, 全ての費用	t	1				
合計								
単価							円/t	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 4号	コンクリート (夜間)	コンクリート規格:24-8-25(20)(高炉) W/C ≦55%	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
コンクリート		無筋・鉄筋構造物, 人力打設, 24-8-25 (20)(高炉), 一般養生, 無し, 全ての 費用	m3	1				
合計								
単価							円/m3	

1 次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 5号	型枠	鉄筋構造物	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	型枠	一般型枠, 鉄筋・無筋構造物	m2	1				
	合計							
	単価						円/m2	

1 次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 6号	支保		単位	空m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	ハ°イ°ホ°-ト支保・くさび結合支保	ハ°イ°ホ°-ト支保, V>40空m3, f<=40kN/m2 [t<=120cm]	空m3	1				単 57号
	合計							
	単価						円/空m3	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 7号	削孔	φ 24*150	単位	孔	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
コンクリート削孔(電動ハンマドリル)		30mm以上200mm未満	孔	1				
合計								
単価								円/孔

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 8号	削孔	φ 28*150	単位	孔	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
コンクリート削孔(電動ハンマドリル)		30mm以上200mm未満	孔	1				
合計								
単価								円/孔

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 9号	樹脂アンカー	φ 20*200	単位	本	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	樹脂アンカー φ 20*200		本	1				
	合計							
	単価							円/本

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 10号	樹脂アンカー	φ 25*200	単位	本	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	樹脂アンカー φ 25*200		本	1				
	合計							
	単価							円/本

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 11号	クラック抑制目地	瀝青質目地板t=10mm	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
目地板		瀝青質目地板t=10	m2	1				
合計								
単価							円/m2	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 12号	鉄筋錆止め塗装	鉛・クロムフリーさび止めペイント	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
現場塗装工(はけ塗り)		各種, 各種, 0kg/100m2, 14kg/100m2, 0 L/100m2, 0.7L/100m2	m2	1			単 58号	
合計								
単価							円/m2	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 13号	フットング		単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
フットング(厚2cm以下)			m2	1				
合計								
単価							円/m2	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 14号	足場・防護 (使用回数:2回,7ヶ月)	防護種類:シート+板張	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
足場・防護		シート+板張, 2回, 6.0月を超え7.0月以下	m2	1				
合計								
単価							円/m2	

1 次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 15号	対傾構補修	カセットプレートあて板補修, SS400, 高所作業車	単位	箇所	単位数量	2	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	既設ボルト撤去(高力ボルト) (ケレン含む)		箇所	2				単 59号
	新規カセットプレート取付 (削孔含む)		箇所	2				単 60号
	カセットプレート材料費(SS400)		箇所	2				
	摩擦接合用高力ボルト(トルシア) S10T M22×65		組	10				
	高所作業車運転		日	4				単 61号
	塗替塗装	下塗り, 無し, 無し, 無し, 有機ソノクリッチ(2回/層) はけ・ローラーII	m2	1				単 62号
	塗替塗装	下塗り, 無し, 無し, 無し, 弱溶剤形変性エポキシ(2層) はけ・ローラー	m2	1				単 63号
	塗替塗装	中塗り, 無し, 無し, 無し, 弱溶剤形ふっ素樹脂 はけ・ローラー, 淡彩	m2	1				単 64号
	塗替塗装	上塗り, 無し, 無し, 無し, 弱溶剤形ふっ素樹脂 はけ・ローラー, 淡彩	m2	1				単 65号
	合計							
	単価							円/箇所

1 次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 16号	橋梁用高欄 (車道側) (夜間)	材質:鋼製,高欄形式:橋梁用高欄(組 立式)	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋梁用高欄		組立式	m	1				
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 17号	橋梁用高欄 (歩道側) (夜間)	材質:鋼製,高欄形式:橋梁用高欄(組 立式)	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋梁用高欄		組立式	m	1				
合計								
単価							円/m	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 18号	舗装版切断 (夜間)	舗装版種別:アスファルト舗装版, 舗装厚:60mm	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	舗装版切断	アスファルト舗装版, 15cm以下, 全ての費用	m	1				
	合計							
	単価						円/m	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 19号	汚泥処理		単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	処分費(m3)		m3	1				単 66号
	合計							
	単価						円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 20号	舗装版破碎(小規模) (夜間)	舗装版種別:アスファルト舗装	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	舗装版破碎積込(小規模土工)	全ての費用	m2	1				
	合計							
	単価							円/m2

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 21号	殻運搬 (夜間)	殻種別:舗装版破碎	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	殻運搬	舗装版破碎,機械積込(小規模土工), 有り,2.5km以下,全ての費用	m3	1				
	合計							
	単価							円/m3

1 次単価表

単価使用年月	2021. 10
歩掛適用年月	2021. 10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 22号	処分	殻種別:アスファルト殻	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	処分費(m3)		m3	1			単 67号	
	合計							
	単価						円/m3	

1 次単価表

単価使用年月	2021. 10
歩掛適用年月	2021. 10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 23号	表層 (車道部 夜間)	材料種類:各種(2.30以上2.40t/m3未 満),材料規格:再生密粒度As(13),舗 装厚:70mm,平均幅員:1.4m未満(1層	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	表層(車道・路肩部)	1.4m未満(仕上厚50mm超70mm以下),7 0mm,各種(2.30以上2.40t/m3未満), 無し,全ての費用	m2	1				
	合計							
	単価						円/m2	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 24号	表層 (歩道部 夜間)	材料種類:各種(2.20以上2.30t/m3未 満),材料規格:再生密粒度As(13),舗 装厚:70mm,平均幅員:1.4m未満(1層)	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	表層(車道・路肩部)	1.4m未満(仕上厚50mm超70mm以下),7 0mm,各種(2.20以上2.30t/m3未満), 無し,全ての費用	m2	1				
	合計							
	単価							円/m2

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 25号	歩車道境界ブロック (標準部 夜間) (調整モルタル含む)	ブロック規格:B種(180/205×250×600)	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	歩車道境界ブロック	設置,B種(180/205×250×600),無し ,生コンクリート(各種),有り	m	1				
	合計							
	単価							円/m

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 26号	歩車道境界ブロック (水抜用 夜間) (調整モルタル含む)	ブロック規格:B種(180/205×250×600 水抜用)	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	歩車道境界ブロック	設置,各種600mm以下50kg以上100kg 未満,1.67個/m,無し,生コンクリート(各種 ,有り	m	1			暫定単価	
	合計							
	単価						円/m	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 27号	コンクリート取壊し運搬処理 (既設縁石) (夜間)	構造物区分:無筋構造物	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	構造物とりこわし・運搬・処分 (複合)	無筋構造物,無し,有り,不要,有り,1 4.4以下	m3	1			単 68号	
	合計							
	単価						円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 28号	照明柱撤去 (夜間)		単位	基	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	道路照明灯撤去	GL8~12m 重量:350kg以下,割増なし	基	1			単 69号	
	合計							
	単価						円/基	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 29号	照明器具撤去 (灯具のみ撤去) (夜間)		単位	基	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	照明器具取付	照明器具取付,撤去(不使用),持込	台	1			単 70号	
	合計							
	単価						円/基	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 30号	電線管撤去	厚鋼電線管 G28	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
電線管敷設		厚鋼, 36mm以下, 撤去(不使用), クリップ留め, 2m未満, 補正あり	m	1			単 71号	
合計								
単価							円/m	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 31号	ケーブル撤去	CV-8sq-2C	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ケーブル及び電線配線		管内配線, 20mm以下, 撤去(不使用)	m	1			単 72号	
合計								
単価							円/m	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 32号	殻運搬	殻種別:コンクリート殻(無筋)	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
殻運搬		コンクリート(無筋)構造物とりこわし,機械積込,有り,5.7km以下,全ての費用	m3	1				
合計								
単価							円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 33号	殻処分	殻種別:コンクリート殻(無筋)	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
処分費(m3)			m3	1			単 73号	
合計								
単価							円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 34号	ジョイントユニット	ポール内ジョイントユニット	単位	基	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	ポール内ジョイントユニット		基	1				
	合計							
	単価							円/基

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 35号	金属製可とう電線管	30mm, ビニル被覆	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	金属製可とう電線管敷設	38mm以下, 新設	m	1				単 74号
	金属製可とう電線管 30mm ビニル被覆		m	1				
	合計							
	単価							円/m

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 36号	ケーブル配管	管規格:FEP30,土質区分:土工無,管径:50mm	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	波付硬質合成樹脂管(FEP)敷設	道路沿い(地中),新設,FEP 30mm,1条,15%	m	1			単 75号	
	合計							
	単価						円/m	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 37号	エキスパンションカップリング	FEP30対応	単位	個	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	エキスパンションカップリング		個	1			暫定単価	
	合計							
	単価						円/個	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 38号	防水型フルボックス	200*200*150, SUS, 完全防水, 付属品含む	単位	個	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	フルボックス設置	各種, 新設, 20cm, 20cm, 15cm	個	1			単 76号	
	防水型フルボックス 200*200*150, SUS, 完全防水		個	1				
	防水型ユニオンボックスコネクタ 30mm		個	1				
	防水型ユニオンカップリング 30mm		個	1				
	アンカーボルト SUS, M8*60mm		本	2				
	合計							
	単価						円/個	

1 次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 39号	ケーブル配線 (CV-2sq-3C)	屋外, 管内	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ケーブル及び電線配線		管内配線, 20mm以下, 新設	m	1			単 77号	
架橋ポリ絶縁ビニルシースケーブル 600V (CV) 2.0mm23心			m	1				
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 40号	ケーブル配線 (CV-3.5sq-3C)	屋外, 管内	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ケーブル及び電線配線		管内配線, 20mm以下, 新設	m	1			単 77号	
架橋ポリ絶縁ビニルシースケーブル 600V (CV) 3.5mm23心			m	1				
合計								
単価							円/m	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 41号	照明灯 (夜間)	あわ産LED道路照明灯	単位	基	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	照明器具取付	照明器具取付, 新設, 持込	台	1			単 78号	
	あわ産LED道路照明灯 0.7cd/m2 外部条件B H=10m用		基	1				
	合計							
	単価						円/基	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 42号	照明灯 (灯具のみ新設) (夜間)	あわ産LED道路照明灯	単位	基	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	照明器具取付	照明器具取付, 新設, 持込	台	1			単 78号	
	あわ産LED道路照明灯 0.7cd/m2 外部条件B H=10m用		基	1				
	合計							
	単価						円/基	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 43号	照明柱 (夜間)	柱規格:高さ:GL8~12m重量:350kg以下	単位	基	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	道路照明灯建柱	GL8~12m 重量:350kg以下,割増なし	基	1			単 79号	
	合計							
	単価						円/基	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 44号	仮設防護柵設置・撤去 (支給品)	H型鋼付ガードレール	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	仮設防護柵設置(夜間) H鋼基礎		m	1				
	仮設防護柵撤去(夜間) H鋼基礎		m	1				
	合計							
	単価						円/m	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 45号	仮設防護柵設置・撤去 (リース材)	H型鋼付ガードレール	単位	m	単位数量	210	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	仮設防護柵設置(夜間) H鋼基礎		m	210				
	仮設防護柵撤去(夜間) H鋼基礎		m	210				
	H型鋼付ガードレール賃料 210日		m	105				暫定単価
	合計							
	単価							円/m

1 次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 46号	ケーブル配線 設置・撤去 (CV-3.5sq-3C)	屋外, 露出	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	ケーブル及び電線配線	露出配線, 20mm以下, 新設	m	1			単 80号	
	ケーブル及び電線配線	露出配線, 20mm以下, 撤去(不使用)	m	1			単 81号	
	架橋ホリ絶縁ビニルシースケーブル 600V(CV)3.5mm23心		m	1				
	合計							
	単価						円/m	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 47号	区画線消去 (夜間)	削取り式	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	区画線消去	有り,削取り式,無し,無し,全ての費用	m	1			単 82号	
	合計							
	単価						円/m	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 48号	溶融式区画線 (夜間)	溶融式手動,白 実線 15cm,厚1.5mm	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	区画線設置	有り,溶融式手動,無し,実線 15cm,無し,1.5mm,無し,無し,含有量15~18%,白,アスファルト舗装,全ての費用	m	1			単 83号	
	合計							
	単価						円/m	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 49号	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	単価	概要
	溶融式区画線 (夜間)	溶融式手動, 白 破線 15cm, 厚1.5mm	m	1		1		単 84号
	区画線設置	有り, 溶融式手動, 無し, 破線 15cm, 無し, 1.5mm, 無し, 無し, 含有量15~18%, 白, アスファルト舗装, 全ての費用	m	1				
	合計							
	単価						円/m	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 50号	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	単価	概要
	交通誘導警備員 A(昼間)		人日	1		1		単 85号
	交通誘導警備員A		人日	1				
	合計							
	単価						円/人日	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 51号	交通誘導警備員 B(昼間)		単位	人日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
交通誘導警備員B			人日	1			単 86号	
合計								
単価							円/人日	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 52号	交通誘導警備員 A(夜間)		単位	人日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
交通誘導警備員A			人日	1			単 87号	
合計								
単価							円/人日	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 53号	交通誘導警備員 B(夜間)		単位	人日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
交通誘導警備員B			人日	1			単 88号	
合計								
単価							円/人日	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 54号	安全監視船		単位	隻日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
安全監視船 FRP D 180PS型		標準, 6時間, 8時間	日	1			単 89号	
合計								
単価							円/隻日	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 55号	仮設材運搬費 (往復) L=1.2km	H型鋼付が-トール(支給品)	単位	t	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	仮設材等の運搬 (鋼矢板、H形鋼、覆工板、敷鉄板等)	北海道・東北・北陸・中・四国・九州, 1.2km, 12m以内, 各種(実数入力), 0, 無	t	1			単 90号	
	仮設材等の運搬 (鋼矢板、H形鋼、覆工板、敷鉄板等)	北海道・東北・北陸・中・四国・九州, 1.2km, 12m以内, 各種(実数入力), 0, 無	t	1			単 90号	
	仮設材等の積み取りし費	積み込み、取卸し(往復分)	t	1			単 91号	
	合計							
	単価						円/t	

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 56号	仮設材運搬費 (往復)	H型鋼付ガードレール(リース品)	単位	t	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	仮設材等の運搬 (鋼矢板、H形鋼、覆工板、敷鉄板等)	北海道・東北・北陸・中・四国・九州, 81 km, 12m以内, 各種(実数入力), 0, 無	t	1				単 92号
	仮設材等の運搬 (鋼矢板、H形鋼、覆工板、敷鉄板等)	北海道・東北・北陸・中・四国・九州, 81 km, 12m以内, 各種(実数入力), 0, 無	t	1				単 92号
	仮設材等の積込み取卸し費	積込み、取卸し(往復分)	t	1				単 91号
	合計							
	単価							円/t

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 57号	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	単価	摘要
	ハ°イ°サ°ト支保・くさび結合支保	ハ°イ°サ°ト支保, V>40空m3, f<=40kN/m2 [t<=120cm]	単位	空m3	単位数量	100	単価	
	土木一般世話役		人					
	型わく工		人					
	とび工		人					
	普通作業員		人					
	諸雑費(率+まるめ)		式	1				
	合計							
	単価						円/空m3	

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 58号	現場塗装工(はけ塗り)	各種, 各種, 0kg/100m2, 14kg/100m2, 0 L/100m2, 0.7L/100m2	単位	m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	塗装工		人					
	塗料 鉛・クロムフリーさび止めペイント		kg	0				
	塗料 鉛・クロムフリーさび止めペイント		kg	14				
	希釈剤 塗料用シンナー		L	0				
	希釈剤 塗料用シンナー		L	0.7				
	諸雑費(率+まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/m2

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 59号	既設ポルト撤去(高力ポルト) (ケレン含む)	単位	箇所	単位数	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
	橋りょう世話役		人				
	橋りょう特殊工		人				
	普通作業員		人				
	諸雑費(率+まるめ)		式	1			
	合計						
	単価						円/箇所

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 60号	新規がセットプレート取付 (削孔含む)	条件	単位	箇所	単位数量	金額	単価	摘要
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要		
		人			10			
橋りょう世話役		人						
橋りょう特殊工		人						
普通作業員		人						
諸雑費(率+まるめ)		式	1					
合計								
単価							円/箇所	

2次単価表

単価使用年月	2021. 10
歩掛適用年月	2021. 10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 61号	高所作業車運転		単位	日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	運転手(一般)		人					
	軽油 1.2号		L	25				
	高所作業車(トラック架装リフト車)フ-ム型 幅広旋回タイプ 作業床高8~10m未満		日	1.32				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/日

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 62号	塗替塗装	下塗り,無し,無し,無し,有機ゾンクリッチ(2回/層)はけ・ローラーII	単位	m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋梁塗装工 塗替塗装 下塗 昼 無 有機ゾンクリッチ2回/層はけローラーII8休			m2	100				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価								円/m2

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 63号	塗替塗装	下塗り,無し,無し,無し,弱溶剤形変性エポキシ(2層)はけ・ローラー	単位	m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋梁塗装工 塗替塗装 下塗 昼 無 弱溶剤変性エポキシ2層はけローラー8休			m2	100				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価								円/m2

2次単価表

単価使用年月	2021. 10
歩掛適用年月	2021. 10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 64号	塗替塗装	中塗り,無し,無し,無し,弱溶剤形ふっ素樹脂 はけ・ローラー,淡彩	単位	m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋梁塗装工 塗替塗装 中塗り 昼 無弱溶剤形ふっ素はけ・ローラー淡彩8休			m2	100				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価								円/m2

2次単価表

単価使用年月	2021. 10
歩掛適用年月	2021. 10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 65号	塗替塗装	上塗り,無し,無し,無し,弱溶剤形ふっ素樹脂 はけ・ローラー,淡彩	単位	m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋梁塗装工 塗替塗装 上塗り 昼 無弱溶剤形ふっ素はけ・ローラー淡彩8休			m2	100				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価								円/m2

2次単価表

単価使用年月	2021. 10
歩掛適用年月	2021. 10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 66号	処分費 (m3)		単位	m3	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	処分費 建設汚泥		m3	100				
	合計							
	単価							円/m3

2次単価表

単価使用年月	2021. 10
歩掛適用年月	2021. 10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 67号	処分費 (m3)		単位	m3	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	処分費 アスファルト殻		m3	100				
	合計							
	単価							円/m3

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 68号	構造物とりこわし・運搬・処分 (複合)	無筋構造物,無し,有り,不要,有り,1 4.4以下	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要		
構造物とりこわし	無筋構造物,機械施工,無し,有り,不要	m3	1				単 93号	
処分費(m3)		m3	1				単 94号	
殻運搬	コンクリート(無筋)構造物とりこわし,機械積込,有り,14.4km以下,全ての費用	m3	1					
合計								
単価							円/m3	

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 69号	道路照明灯撤去	GL8~12m 重量350kg以下,割増なし	単位	基	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	電工		人					
	普通作業員		人					
	トラッククレーン[油圧伸縮ｼﾌﾞ型] 4.9t吊		日	0.85				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/基

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 70号	照明器具取付	照明器具取付, 撤去(不使用), 持込	単位	台	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	電工		人					
	普通作業員		人					
	高所作業車[トラック架装・伸縮ブーム] バスケット型 12m×200kg×2名	0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, しない, 0時間	時間					単 95号
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/台

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 71号	電線管敷設	厚鋼, 36mm以下, 撤去(不使用), クリップ留め, 2m未満, 補正あり	単位	m	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
電工			人					
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価								円/m

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 72号	ケーブル及び電線配線	管内配線, 20mm以下, 撤去(不使用)	単位	m	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
電工			人					
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価								円/m

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 73号	処分費(m3)	条件	単位	m3	単位数量	金額	単価	摘要
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	処分費 コンクリート殻(無筋) 昼間施工分		m3	100				
	合計							
	単価						円/m3	

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 74号	金属製可とう電線管敷設	38mm以下, 新設	単位	m	単位数量	金額	単価	摘要
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	電工		人					
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価						円/m	

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 75号	波付硬質合成樹脂管(FEP)敷設	道路沿い(地中),新設,FEP 30mm,1条,15%	単位	m	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
電工			人					
波付硬質ポリエチレン電線管 FEP 30mm			m	100				
附属品費			式	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価								円/m

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 76号	プルボックス設置	各種, 新設, 20cm, 20cm, 15cm	単位	個	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
電工			人					
諸雑費(まるめ)			式	1				
	合計							
	単価							円/個

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 77号	ケーブル及び電線配線	管内配線, 20mm以下, 新設	単位	m	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
電工			人					
諸雑費(まるめ)			式	1				
	合計							
	単価							円/m

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 78号	照明器具取付	照明器具取付, 新設, 持込	単位	台	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	電工		人					
	普通作業員		人					
	高所作業車[トラック架装・伸縮ブーム] バスケット型 12m×200kg×2名	0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, しない, 0時間	時間					単 95号
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/台

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 79号	名称・規格	条件	単位	基	単位数量	金額	単価	摘要
	道路照明灯建柱	GL8～12m 重量350kg以下,割増なし				10		
	電工		人					
	普通作業員		人					
	照明ポール		本	10				
	アンカーボルト		組	10				
	トラッククレーン[油圧伸縮ジブ型] 4.9t吊		日	1.7				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価						円/基	

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 80号	ケーブル及び電線配線	露出配線, 20mm以下, 新設	単位	m	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	電工		人					
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/m

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 81号	ケーブル及び電線配線	露出配線, 20mm以下, 撤去(不使用)	単位	m	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	電工		人					
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/m

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 82号	区画線消去	有り, 削取り式, 無し, 無し, 全ての費用	単位	m	単位数量	1,000	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	区画線消去 夜間 豪雪無 削取り式 制約無 8休		m	1,000				
	軽油 1.2号		L	67				
	ガソリン レギュラー		L	37				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/m

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 83号	区画線設置	有り, 熔融式手動, 無し, 実線 15cm, 無し, 1.5mm, 無し, 無し, 含有量15~18%, 白, アスファルト舗装, 全ての費用	単位	m	単位数量	1,000	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	区画線設置(熔融式) 夜間 豪雪無 実線15cm 制約無 8休		m	1,000				
	トラフィックペイント 熔融型 3種1号 ビーズ 15~18 白		kg	570				
	ガラスビーズ 0.106~0.850mm		kg	25				
	接着用プライマー 区画線用		kg	25				
	軽油 1.2号		L	44				
	諸雑費(率+まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/m

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 84号	区画線設置	有り, 熔融式手動, 無し, 破線 15cm, 無し, 1.5mm, 無し, 無し, 含有量15~18%, 白, アスファルト舗装, 全ての費用	単位	m	単位数量	1,000	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	区画線設置(熔融式) 夜間 豪雪無 破線15cm 制約無 8休		m	1,000				
	トラフィックペイント 熔融型 3種1号 ビーズ 15~18 白		kg	570				
	ガラスビーズ 0.106~0.850mm		kg	25				
	接着用プライマー 区画線用		kg	25				
	軽油 1.2号		L	49				
	諸雑費(率+まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/m

2次単価表

単価使用年月	2021. 10
歩掛適用年月	2021. 10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 85号	交通誘導警備員A		単位	人日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	交通誘導警備員A		人					
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/人日

2次単価表

単価使用年月	2021. 10
歩掛適用年月	2021. 10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 86号	交通誘導警備員B		単位	人日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	交通誘導警備員B		人					
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/人日

2次単価表

単価使用年月	2021. 10
歩掛適用年月	2021. 10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 87号	交通誘導警備員A		単位	人日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	交通誘導警備員A		人					
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/人日

2次単価表

単価使用年月	2021. 10
歩掛適用年月	2021. 10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 88号	交通誘導警備員B		単位	人日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	交通誘導警備員B		人					
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/人日

2次単価表

単価使用年月	2021. 10
歩掛適用年月	2021. 10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 89号	安全監視船 FRP D 180PS型	標準, 6時間, 8時間	単位	日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	重油A		L	37				
	高級船員		人					
	普通船員		人					
	交通船[FRP製] D 180PS型 10.0GT	機械条件: 運転日当り損料	日	1				
	交通船[FRP製] D 180PS型 10.0GT	機械条件: 供用日当り損料	日	1.65				
	合計							
	単価							円/日

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 90号	仮設材等の運搬 (鋼矢板、H形鋼、覆工板、敷鉄板等)	北海道・東北・北陸・中・四国・九州, 1.2km, 12m以内, 各種(実数入力), 0, 無	単位	t	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	基本運賃区分B 製品長12m以内 10kmまで		t	1				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/t

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 91号	仮設材等の積込み取卸し費	積込み、取卸し(往復分)	単位	t	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	積込み、取卸し費(仮設材等)		t	2				
	合計							
	単価							円/t

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 92号	仮設材等の運搬 (鋼矢板、H形鋼、覆工板、敷鉄板等)	北海道・東北・北陸・中・四国・九州, 81 km, 12m以内, 各種(実数入力), 0, 無	単位	t	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	基本運賃区分B 製品長12m以内 90kmまで		t	1				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/t

3次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 93号	構造物とりこわし	無筋構造物, 機械施工, 無し, 有り, 不要	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	無筋構造物 夜間 機械施工 制約無 8休		m3	1				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/m3

3次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 94号	処分費(m3)		単位	m3	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	処分費 コンクリート殻(無筋) 夜間施工分		m3	100				
	合計							
	単価							円/m3

3次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.500-00001 0.0 0

単 95号	高所作業車[トラック架装・伸縮フォーム]ハスケット型 12m×200kg×2名	0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しない, しない, 0時間	単位	時間	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
運転手(特殊)			人					
軽油 1.2号			L	4.2				
高所作業車[トラック架装・伸縮フォーム]ハスケット型 12m×200kg×2名			時間					
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価								円/時間

機労材集計リスト（機械）

工事名	R3徳土 徳島小松島線 徳・新浜本他 橋梁修繕工事（2）（着手日選択型）（担い手確保型）					
単価コード	名称	規格	単位	数量	金額	摘要
L001011005	小型バックホウ(クローラ)後方超小旋回クレーン	山積0.09m3(平積0.07m3) 0.9t吊	日	8.445	37,317	
L001081003	高所作業車(トラック架装リフト車)フレーム型	幅広旋回タイプ 作業床高8~10m未満	日	5.28	97,152	
L001090003	空気圧縮機[可搬式・エンジン駆動]	スクリュ型 吐出量3.5~3.7m3/min	日	25.769	37,352	
L001110001	発動発電機[ガソリンエンジン駆動]	2kVA	日	26.589	15,969	
L001120001	トラッククレーン[油圧伸縮シブ型]	4.9t吊	日	2.125	64,600	
M000201034	小型バックホウ(クローラ)[標準]	排出ガス対策型(第2次基準) 山積0.13m3	供用日	22.851	139,618	
M000301001	ダンプトラック[オンロード・ディーゼル]	2t積級	供用日	2.555	12,237	
M000301005	ダンプトラック[オンロード・ディーゼル]	10t積級	供用日	1.244	25,372	
M000302013	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	供用日	1.077	10,211	
M000433002	高所作業車[トラック架装・伸縮フレーム]	バスケット型 12m×200kg×2名	時間	10.8	27,864	
M000603016	さく岩機(コンクリートブレーカ)	20kg級	供用日	51.205	7,935	
M000804001	振動ローラ(舗装用)[ハンドガイト式]	運転質量0.5~0.6t	供用日	2.031	3,022	
M000807001	振動コンパクタ[前進型]	機械質量40~60kg	供用日	4.524	1,534	
M001161010	コンクリートカッター[パキューム式・湿式]	切削深20cm級 フレートの径φ56cm	供用日	3.238	17,678	
M002083002	電動ハンマドリル	穴あけ能力 φ38~40mm	供用日	35.574	9,496	
M301280100	交通船[FRP製]	D 180PS型 10.0GT	日	196.1	1,774,224	
	合計額				2,281,581	

見積単価一覧表

工事名	R3徳土 徳島小松島線 徳・新浜本他 橋梁修繕工事(2)(着手日選択型)(担い手確保型)			
名称	規格	単位	単価	備考
樹脂アンカー	φ 20*200	本	493	
樹脂アンカー	φ 25*200	本	663	
橋梁用高欄(歩道側)	丸ビーム型B(SP)種 H=1.0m 垂鉛メッキ後塗装	m	52,000	
建設汚泥	舗装版切断時に伴い発生する汚泥	m ³	12,000	
処分費	アスファルト殻	m ³	3,200	L=1.8km
処分費	コンクリート殻(無筋) 昼間施工分	m ³	2,000	L=4.6km
処分費	コンクリート殻(無筋) 夜間施工分	m ³	1,800	L=13.1km
歩車道境界ブロック(水抜用)		個	1,700	暫定単価
アンカーボルト	道路照明灯用	組	12,500	
エキスパンションカップリング	FEP30対応品	個	5,000	暫定単価
仮設防護柵賃料(リース材)	H型鋼付ガードレール(リース材)	1m当り (210日分)	6,300	暫定単価 運搬距離L=81km
※以下は、週休2日補正として計上している金額の合計額を参考値として示したものです。				
直接工事費分	4週8休経費補正	式	1,906,923	
共通仮設費分	4週8休経費補正	式	0	

見積単価一覧表（施工歩掛）

1次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 15号	対傾構補修	がセットプレートあて板補修, SS400, 高所作業車	単位	箇所	単位数	2	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	既設ボルト撤去(高力ボルト) (ケレン含む)		箇所	2			単 59号	
	新規がセットプレート取付 (削孔含む)		箇所	2			単 60号	
	がセットプレート材料費(SS400)		箇所	2	19,250			
	摩擦接合用高力ボルト(トルシア) S10T M22×65		組	10				
	高所作業車運転		日	4			単 61号	
	塗替塗装	下塗り, 無し, 無し, 無し, 有機ゾンクリッチ(2回/層) はけ・ローラーII	m2	1			単 62号	
	塗替塗装	下塗り, 無し, 無し, 無し, 弱溶剤形変性エポキシ(2層) はけ・ローラー	m2	1			単 63号	
	塗替塗装	中塗り, 無し, 無し, 無し, 弱溶剤形ふっ素樹脂 はけ・ローラー, 淡彩	m2	1			単 64号	
	塗替塗装	上塗り, 無し, 無し, 無し, 弱溶剤形ふっ素樹脂 はけ・ローラー, 淡彩	m2	1			単 65号	
	合計							
	単価						円/箇所	

見積単価一覧表（施工歩掛）

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 59号	既設ポルト撤去(高力ポルト) (ケレン含む)		単位	箇所	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	橋りょう世話役		人	2				
	橋りょう特殊工		人	6				
	普通作業員		人	2				
	諸雑費(率+まるめ)	17%	式	1				
	合計							
	単価							円/箇所

見積単価一覧表（施工歩掛）

2次単価表

単価使用年月	2021.10
歩掛適用年月	2021.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 60号	新規がセットプレート取付 (削孔含む)	単位	箇所	単価数量	10	単価	
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋りょう世話役		人	2				
橋りょう特殊工		人	8				
普通作業員		人	6				
諸雑費(率+まるめ)	17%	式	1				
合計							
単価							円/箇所

2次単価表

見積単価一覧表（施工歩掛）

単価使用年月	2021. 10
歩掛適用年月	2021. 10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 61号	高所作業車運転		単位	日	単位数量	1	単価
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
	運転手(一般)		人	1			
	軽油 1.2号		L	25			
	高所作業車(トラック架装リフト車)フ-ム型 幅広旋回タイプ 作業床高8~10m未満		日	1.32	18,400		
	諸雑費(まるめ)		式	1			
	合計						
	単価						円/日

勝浦浜橋 (旧) R3修繕工事(2) 数量総括表 (その1)

工種	名称	規格	単位	数量	摘要	
橋面工						
	地覆打換工				歩道側	車道側
	コンクリート	$\sigma_{sk}=24N/mm^2$ 24-8-25	m ³	[84.88	23.63	61.25]
	→照明基礎部を加算	84.88+2.07	m ³	86.95		
	型 枠	鉄筋構造物	m ²	[440.71	170.85	269.86]
	→照明基礎部を加算	440.71+18.63	m ²	459.34		
	鉄 筋	SD345 D13	t	[4.679	1.869	2.810]
	→照明基礎部を加算	4.679+0.288	t	4.967		
		SD345 D16-D25	t	1.135	0.523	0.612
	支 保 工	パイプ支保	空m ³	[68.32	34.16	34.16]
	→照明基礎部を加算	68.32+11.43	空m ³	79.75		
	鉄筋定着材	樹脂アンカー $\phi 20*200$	本	853	0.0	853
		樹脂アンカー $\phi 25*200$	本	855	855	0.0
	アンカー削工	コンクリート $\phi 24*150$	ヶ所	853	0.0	853
		コンクリート $\phi 28*150$	ヶ所	855	855	0.0
	クラック抑制目地	目地材 t=10mm	m ²	13.10	3.78	9.32
		鉄筋錆止め塗装	m ²	17.66	7.35	10.31
	チップング	コンクリート面 t=20mm	m ²	100.92	50.46	50.46
	高欄取替工					
	鋼製高欄	車道側 H-850	m	253.40		
		歩道側 H-1000	m	253.38		
	アスファルト舗装(仮復旧)				※集計表参照	
	車道部	表層：再生密粒度As t=70mm	m ²	175.6		
	歩道部	表層：再生密粒度As t=70mm	m ²	212.5		
	縁石工					
	歩車道境界ブロック	JIS A 5371 B種 標準	m	226.0	N=373 個	
		JIS A 5371 B種 水抜用	m	26.7	N= 44 個	
	調整モルタル	平均厚 t=25 mm , 1:2高炉	m ³	1.45		
	同上型枠	無筋構造物	m ²	12.63		

勝浦浜橋 (旧) R3修繕工事(2) 数量総括表 (その2)

工種	名称	規格	単位	数量	摘要	
仮設工	足場工				歩道側 車道側	
	施工用足場	鋼橋用吊り足場	掛m ²	1142.12	571.06	571.06
	仮設防護柵		基	102	50.8	50.8
	支給品	ΣW=18.3t (新浜本町4丁目)	基	60	L=300m	
	リース品	ΣW=12.8t	基	42	L=210m	
	【1.0基当たり数量】	ガードレール+H形鋼	m	5.00		
	ガードレール	Gr-C-2B レール 標準部	m	4.00		
		レール 袖部	ヶ所	2.0		
		支柱	本	3.0		
	基礎工	H-300*300*10*15(SS400)	m	5.00	W=418.5 kg	
	舗装カッター切り					
	アスファルト舗装	t=60mm 車道地覆施工時	m	248.4	合計745.2m	
		t=60mm 歩道地覆施工時	m	248.4		
		t=60mm 縁石施工時	m	248.4		
	汚泥処理	2.3*0.01*0.06*745.2=1.03	m ³	1.0		
	仮区画線工					
	区画線消去	削取り式	m	690		
溶融式区画線	白-実線-15cm-厚1.5mm	m	360			
溶融式区画線	白-破線-15cm-厚1.5mm	m	330			
仮配線工						
CVケーブル	3.5sq 3心	m	300	概数, 設置・撤去		
撤去工	舗装版撤去	アスファルト舗装 t=60mm	m ²	397.51	運搬処分V=23.8 m ³	
	コンクリート撤去	無筋コンクリート	m ³	22.6	既設地覆	
		無筋コンクリート	m ³	12.1	既設縁石	
	高欄撤去	鋼製高欄	t	13.404	7.483	5.921
		(地覆コンクリート撤去の単価に含む)				
附属施設工						
	照明灯					

勝浦浜橋 (旧) R3修繕工事(2) 数量総括表 (その3)

工種	名称	規格	単位	数量	摘要
附属施設工	照明灯	あわ産LED道路照明灯	個	9	
	照明柱	10-23B型 (溶融亜鉛メッキ仕上げ)	基	9	
	照明灯(灯具交換)	あわ産LED道路照明灯	個	2	
	ジョイントユニット	EFMN68-15A	個	9	
	2種金属製可とう電線管	30mm ビニル被覆	m	1	屋外 露出
	波付硬質ポリエチレン管	FEP30	m	267.9	地覆 埋設
	防水型プルボックス	200*200*150 SUS 完全防水	個	1	
	ボックスコネクタ	防水型ユニオンボックスコネクタ30mm	個	1	プルボックスと合わせて計上
	コンビネーションカップリング	防水型ユニオンカップリング30mm	個	1	プルボックスと合わせて計上
	アンカーボルト	SUS M8*60mm	本	2	プルボックスと合わせて計上
	FEP用カップリング	FEC30B	個	1	付属品率に含む
	エキスパンションカップリング		個	12	
	CV ケーブル	2.0sq 3心	m	90	
	CV ケーブル	3.5sq 3心	m	36.3	
	CV ケーブル	3.5sq 3心	m	287.2	合計323.5m
	撤去				
	3 段 ポール	H=7.0m(本/約120kg)	本	7	撤去不使用 W=120kg*7=840kg
	厚鋼配線管	C28	m	536.0	概数
	CV ケーブル	8.0sq 2心	m	536.0	概数
	照明柱基礎				
	コンクリート	$\sigma_{sk}=24N/mm^2$ 24-8-25	m ³	2.07	地覆打換工で計上
	型 枠	鉄筋構造物	m ²	18.63	地覆打換工で計上
	鉄 筋	SD345 D13	t	0.288	地覆打換工で計上
	支 保 工	パイプ支保	空m ³	11.43	地覆打換工で計上
	照明柱基礎	アンカーボルト	組	9	照明柱と合わせて計上
鋼桁補修工					
	対傾構補修	ガセットプレートあて板補修 SS400, TCB(S10T M22*65), Rc-II 塗装	箇所	2	高所作業車にて作業

地 覆 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

地覆：上流側（歩道側）数量一覧表

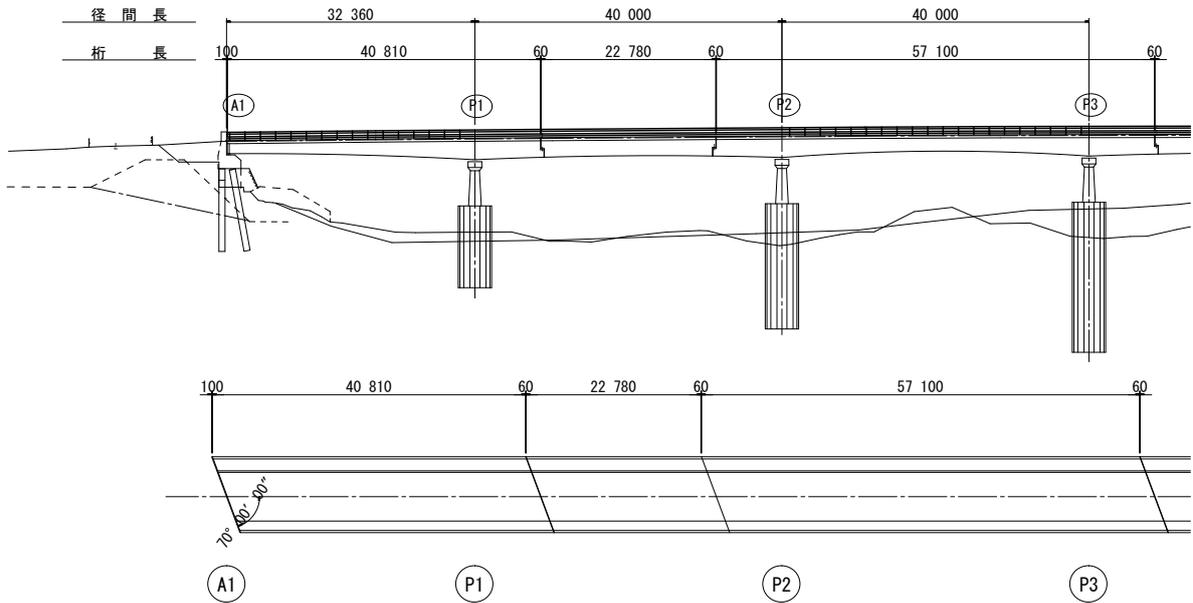
測 点	コンクリート	型 枠	鉄 筋(SD345)		支 保 工	鉄筋定着		クラック抑制目地		チップング
	$\sigma_{ck}=24N/mm^2$	鉄筋構造物	D13	D16~D25	パイプ支保	接着材	削孔延長	目地材	錆止塗装	t=20mm
	m3	m2	kg	kg	空m3	本	m	m2	m2	m2
A 1-P 1	3.83	27.57	301	84	5.51	138	20.7	0.58	1.23	8.16
P 1-P 2	2.13	15.48	170	48	3.08	78	11.7	0.33	0.61	4.56
P 2-P 3	5.35	38.51	423	117	7.71	192	28.8	0.95	1.84	11.42
P 3-P 4	2.13	15.48	170	48	3.08	78	11.7	0.31	0.61	4.56
P 4-P 5	3.83	27.57	301	84	5.51	138	20.7	0.62	1.23	8.16
P 5-P 6	2.14	15.57	170	48	3.09	78	11.7	0.33	0.61	4.58
P 6-P 7	2.14	15.57	170	48	3.09	78	11.7	0.33	0.61	4.58
P 7-P 8	2.08	15.10	164	46	3.09	75	11.3	0.33	0.61	4.44
合 計	23.63	170.85	1,869	523	34.16	855	128.3	3.78	7.35	50.46

地覆：下流側（車道側）数量一覧表

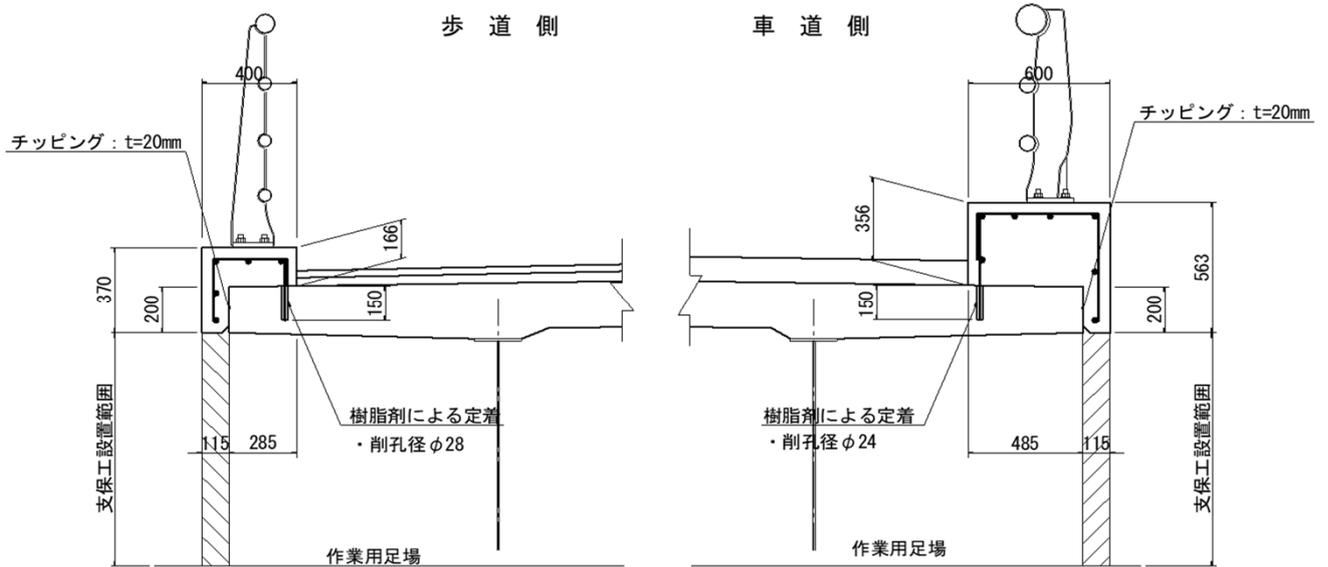
測 点	コンクリート	型 枠	鉄 筋(SD345)		支 保 工	鉄筋定着		クラック抑制目地		チップング
	$\sigma_{ck}=24N/mm^2$	鉄筋構造物	D13	D16~D25	パイプ支保	接着材	削孔延長	目地材	錆止塗装	t=20mm
	m3	m2	kg	kg	空m3	本	m	m2	m2	m2
A 1-P 1	9.91	43.50	452	99	5.51	138	20.7	1.48	1.72	8.16
P 1-P 2	5.53	24.50	255	55	3.08	77	11.6	0.81	0.86	4.56
P 2-P 3	13.86	60.67	636	138	7.71	192	28.8	2.30	2.57	11.42
P 3-P 4	5.53	24.50	255	55	3.08	77	11.6	0.77	0.86	4.56
P 4-P 5	9.91	43.50	452	99	5.51	138	20.7	1.56	1.72	8.16
P 5-P 6	5.56	24.64	256	56	3.09	78	11.7	0.80	0.86	4.58
P 6-P 7	5.56	24.64	256	56	3.09	78	11.7	0.80	0.86	4.58
P 7-P 8	5.39	23.91	248	54	3.09	75	11.3	0.80	0.86	4.44
合 計	61.25	269.86	2,810	612	34.16	853	128.1	9.32	10.31	50.46

地 覆 : A1-P1 数 量 計 算 書

断 面 図 及 び 参 考 図



地 覆 断 面 図



地 覆 : A1-P1 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

【上流側（歩道側）地覆】

施工延長 …… L=40.81 m

1. コンクリート ($\sigma_{ck}=24$ N/mm²)

断面積算出

$$A=1/2*(0.166+0.370-0.200)*0.400+(0.115+0.020)*0.200 = 0.094 \text{ m}^2$$

コンクリート体積（目地材厚の控除は行わない）

$$V=0.094*40.81 = 3.84$$

集水樹部箱抜き控除

$$V=-0.300*0.200*0.100*2 = -0.01$$

合 計 3.83 m³

2. 型枠（鉄筋構造物）

側面型枠

$$A=(0.166+0.370)*40.81 = 21.87$$

底面型枠

$$A=(0.115+0.020)*40.81 = 5.51$$

端部型枠

$$A=0.094*2 = 0.19$$

合 計 27.57 m²

3. 鉄筋（SD345）

配筋図参照

$$D13 \dots\dots\dots W=301 = 301 \text{ kg}$$

$$D16\sim D25 \dots\dots\dots W=84 = 84 \text{ kg}$$

4. 支保工（パイプ支保）

※）吊足場から支保工を設置するものとし、設置高：h=1.00mと仮定する。

算出は、底面型枠面積 * 設置高 とする。

$$W=5.51*1.00 = 5.51 \text{ 空m}^3$$

地 覆 : A1-P1 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

5, 鉄筋定着材

樹脂アンカー $\phi 25 \times 200$

$N=138$ = 138 本

6, コンクリート削孔 ($\phi 28 \times 150$)

削孔数

$N=138$ = 138 箇所

削孔延長

$\Sigma L=0.150 \times 138$ = 20.7 m

7, 乾燥収縮クラック抑制目地

設置個所数 $N=40.81/6.00-1.0$ = 6 箇所

目地材

$A=0.097 \times 6$ = 0.58 m²

鉄筋錆止め塗装

$A=\pi \times 0.013 \times 1.000 \times 5 \times 6$ = 1.23 m²

8, チッピング (コンクリート面 : $t=20\text{mm}$)

$A=0.200 \times 40.81$ = 8.16 m²

地 覆 : A1-P1 数 量 計 算 書

1. 0式当たり計算書

【下流側（車道側）地覆】

施工延長 …… L=40.81 m

1. コンクリート（ $\sigma_{ck}=24$ N/mm²）

断面積算出

$$A=1/2*(0.356+0.563-0.200)*0.600+(0.115+0.020)*0.200 = 0.243 \text{ m}^2$$

コンクリート体積（目地材厚の控除は行わない）

$$V=0.243*40.81 = 9.92$$

集水桝部箱抜き控除

$$V=-0.300*0.200*0.100*2 = -0.01$$

合 計 9.91 m³

2. 型枠（鉄筋構造物）

側面型枠

$$A=(0.356+0.563)*40.81 = 37.50$$

底面型枠

$$A=(0.115+0.020)*40.81 = 5.51$$

端部型枠

$$A=0.243*2 = 0.49$$

合 計 43.50 m²

3. 鉄筋（SD345）

配筋図参照

$$D13 \quad \dots\dots\dots W=452 = 452 \text{ kg}$$

$$D16\sim D25 \quad \dots\dots\dots W=99 = 99 \text{ kg}$$

4. 支保工（パイプ支保）

※）吊足場から支保工を設置するものとし、設置高：h=1.00mと仮定する。

算出は、底面型枠面積 * 設置高 とする。

$$W=5.51*1.00 = 5.51 \text{ 空m}^3$$

地 覆 : A1-P1 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

5, 鉄筋定着材

樹脂アンカー φ25*200

N=138 = 138 本

6, コンクリート削孔 (φ24*150)

削孔数

N=138 = 138 箇所

削孔延長

$\Sigma L=0.150*138$ = 20.7 m

7, 乾燥収縮クラック抑制目地

設置個所数 N=40.81/6.00-1.0 = 6 箇所

目地材

A=0.247*6 = 1.48 m²

鉄筋錆止め塗装

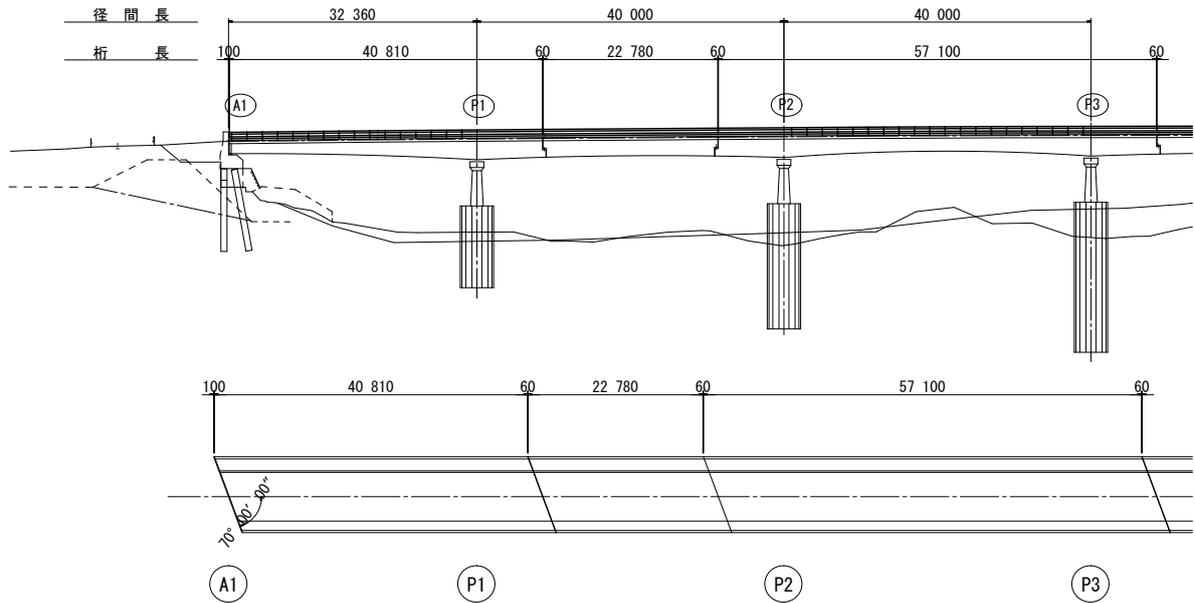
A= $\pi * 0.013 * 1.000 * 7 * 6$ = 1.72 m²

8, チッピング (コンクリート面 : t=20mm)

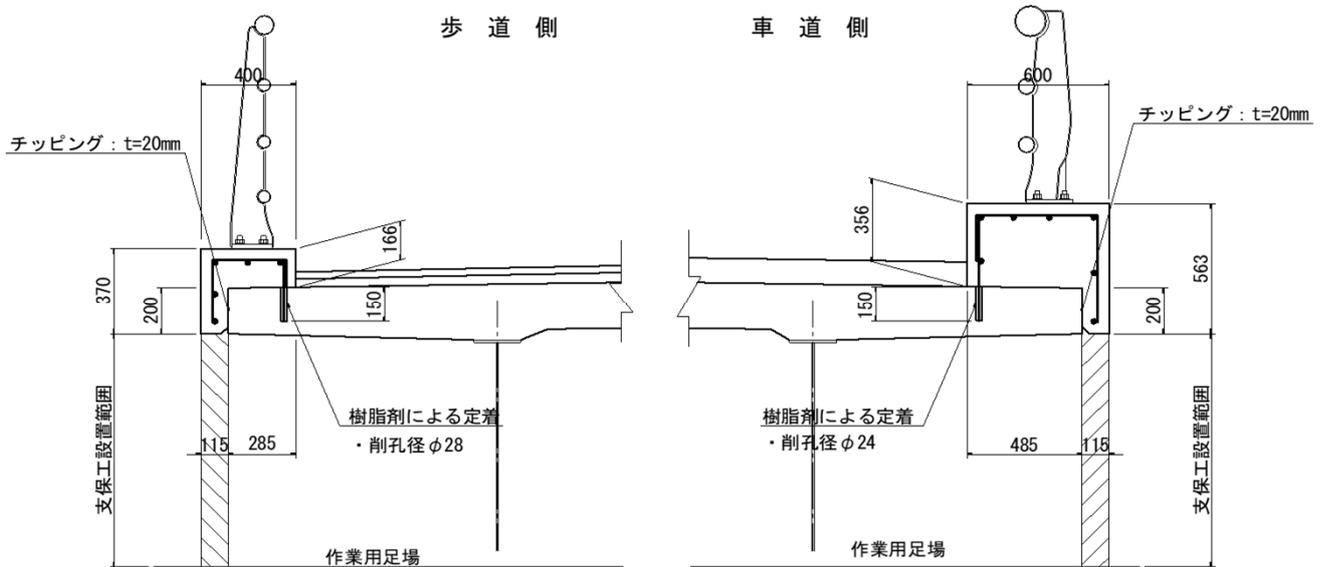
A=0.200*40.81 = 8.16 m²

地 覆 : P1-P2 数 量 計 算 書

断 面 図 及 び 参 考 図



地 覆 断 面 図



地 覆 : P1-P2 数 量 計 算 書

1. 0式当たり計算書

【上流側（歩道側）地覆】

施工延長 …… L=22.78 m

1. コンクリート ($\sigma_{ck}=24 \text{ N/mm}^2$)

断面積算出

$$A=1/2*(0.166+0.370-0.200)*0.400+(0.115+0.020)*0.200 = 0.094 \text{ m}^2$$

コンクリート体積（目地材厚の控除は行わない）

$$V=0.094*22.78 = 2.14$$

集水桝部箱抜き控除

$$V=-0.300*0.200*0.100*1 = -0.01$$

合 計 2.13 m³

2. 型枠（鉄筋構造物）

側面型枠

$$A=(0.166+0.370)*22.78 = 12.21$$

底面型枠

$$A=(0.115+0.020)*22.78 = 3.08$$

端部型枠

$$A=0.094*2 = 0.19$$

合 計 15.48 m²

3. 鉄筋（SD345）

配筋図参照

$$D13 \quad \dots\dots\dots W=170 = 170 \text{ kg}$$

$$D16\sim D25 \quad \dots\dots\dots W=48 = 48 \text{ kg}$$

4. 支保工（パイプ支保）

※）吊足場から支保工を設置するものとし、設置高：h=1.00mと仮定する。

算出は、底面型枠面積 * 設置高 とする。

$$W=3.08*1.00 = 3.08 \text{ 空m}^3$$

地 覆 : P1-P2 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

5, 鉄筋定着材

樹脂アンカー $\phi 25 \times 200$

$N=78$ = 78 本

6, コンクリート削孔 ($\phi 28 \times 150$)

削孔数

$N=78$ = 78 箇所

削孔延長

$\Sigma L=0.150 \times 78$ = 11.7 m

7, 乾燥収縮クラック抑制目地

設置個所数 $N=22.78/6.00-1.0$ = 3 箇所

目地材

$A=0.110 \times 3$ = 0.33 m²

鉄筋錆止め塗装

$A=\pi \times 0.013 \times 1.000 \times 5 \times 3$ = 0.61 m²

8, チッピング (コンクリート面 : $t=20\text{mm}$)

$A=0.200 \times 22.78$ = 4.56 m²

地 覆 : P1-P2 数 量 計 算 書

1. 0式当たり計算書

【下流側（車道側）地覆】

施工延長 …… L=22.78 m

1. コンクリート ($\sigma_{ck}=24 \text{ N/mm}^2$)

断面積算出

$$A=1/2*(0.356+0.563-0.200)*0.600+(0.115+0.020)*0.200 = 0.243 \text{ m}^2$$

コンクリート体積（目地材厚の控除は行わない）

$$V=0.243*22.78 = 5.54$$

集水桝部箱抜き控除

$$V=-0.300*0.200*0.100*1 = -0.01$$

合 計 5.53 m³

2. 型枠（鉄筋構造物）

側面型枠

$$A=(0.356+0.563)*22.78 = 20.93$$

底面型枠

$$A=(0.115+0.020)*22.78 = 3.08$$

端部型枠

$$A=0.243*2 = 0.49$$

合 計 24.50 m²

3. 鉄筋（SD345）

配筋図参照

$$D13 \quad \dots\dots\dots W=255 = 255 \text{ kg}$$

$$D16\sim D25 \quad \dots\dots\dots W=55 = 55 \text{ kg}$$

4. 支保工（パイプ支保）

※）吊足場から支保工を設置するものとし、設置高：h=1.00mと仮定する。

算出は、底面型枠面積 * 設置高 とする。

$$W=3.08*1.00 = 3.08 \text{ 空m}^3$$

地 覆 : P1-P2 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

5, 鉄筋定着材

樹脂アンカー $\phi 25 \times 200$

$N=77$ = 77 本

6, コンクリート削孔 ($\phi 24 \times 150$)

削孔数

$N=77$ = 77 箇所

削孔延長

$\Sigma L=0.150 \times 77$ = 11.6 m

7, 乾燥収縮クラック抑制目地

設置個所数 $N=22.78/6.00-1.0$ = 3 箇所

目地材

$A=0.271 \times 3$ = 0.81 m²

鉄筋錆止め塗装

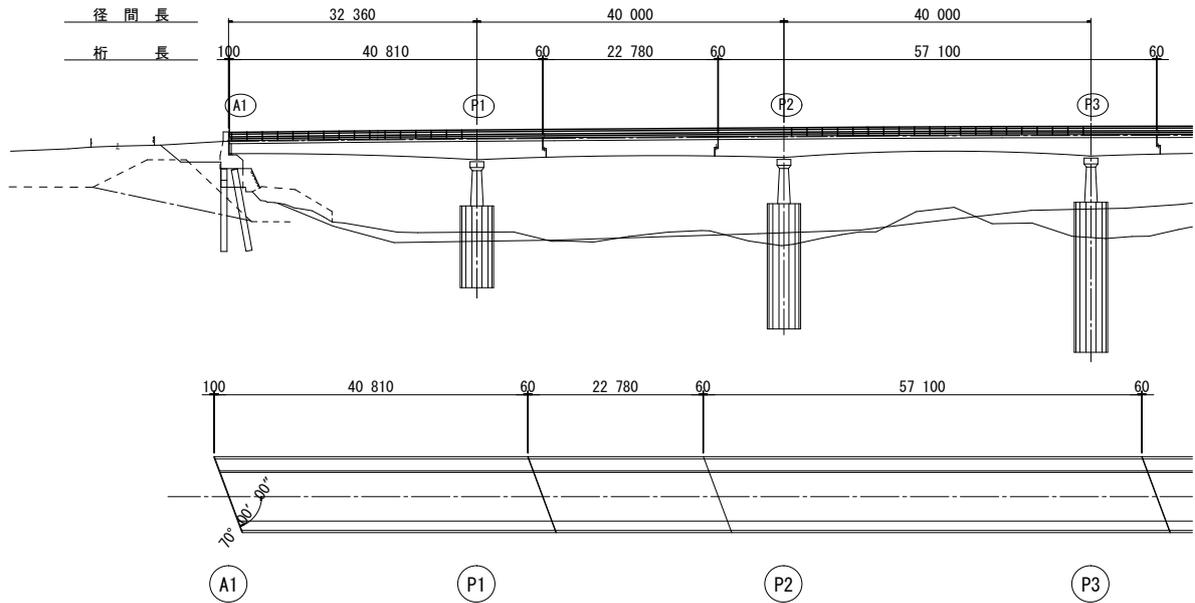
$A=\pi \times 0.013 \times 1.000 \times 7 \times 3$ = 0.86 m²

8, チッピング (コンクリート面 : $t=20\text{mm}$)

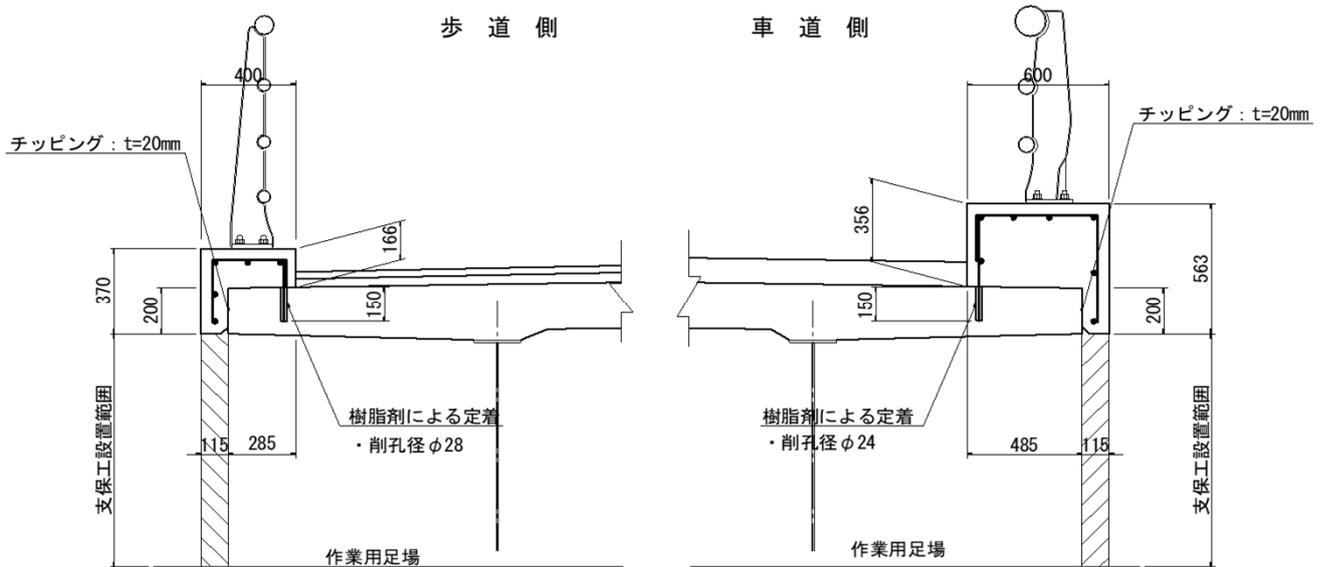
$A=0.200 \times 22.78$ = 4.56 m²

地 覆 : P2-P3 数 量 計 算 書

断 面 図 及 び 参 考 図



地 覆 断 面 図



地 覆 : P2-P3 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

【上流側（歩道側）地覆】

施工延長 …… L=57.10 m

1. コンクリート (σ_{ck}=24 N/mm²)

断面積算出

$$A = 1/2 * (0.166 + 0.370 - 0.200) * 0.400 + (0.115 + 0.020) * 0.200 = 0.094 \text{ m}^2$$

コンクリート体積 (目地材厚の控除は行わない)

$$V = 0.094 * 57.10 = 5.37$$

集水桝部箱抜き控除

$$V = -0.300 * 0.200 * 0.100 * 3 = -0.02$$

合 計 5.35 m³

2. 型枠 (鉄筋構造物)

側面型枠

$$A = (0.166 + 0.370) * 57.10 = 30.61$$

底面型枠

$$A = (0.115 + 0.020) * 57.10 = 7.71$$

端部型枠

$$A = 0.094 * 2 = 0.19$$

合 計 38.51 m²

3. 鉄筋 (SD345)

配筋図参照

$$D13 \quad \dots\dots\dots W=423 = 423 \text{ kg}$$

$$D16 \sim D25 \quad \dots\dots\dots W=117 = 117 \text{ kg}$$

4. 支保工 (パイプ支保)

※) 吊足場から支保工を設置するものとし、設置高 : h=1.00mと仮定する。

算出は、底面型枠面積 * 設置高 とする。

$$W = 7.71 * 1.00 = 7.71 \text{ 空m}^3$$

地 覆 : P2-P3 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

5, 鉄筋定着材

樹脂アンカー $\phi 25 \times 200$

$N=192$ = 192 本

6, コンクリート削孔 ($\phi 28 \times 150$)

削孔数

$N=192$ = 192 箇所

削孔延長

$\Sigma L=0.150 \times 192$ = 28.8 m

7, 乾燥収縮クラック抑制目地

設置個所数 $N=57.10/6.00-1.0$ = 9 箇所

目地材

$A=0.105 \times 9$ = 0.95 m²

鉄筋錆止め塗装

$A=\pi \times 0.013 \times 1.000 \times 5 \times 9$ = 1.84 m²

8, チッピング (コンクリート面 : $t=20\text{mm}$)

$A=0.200 \times 57.10$ = 11.42 m²

地 覆 : P2-P3 数 量 計 算 書

1. 0式当たり計算書

【下流側（車道側）地覆】

施工延長 …… L=57.10 m

1. コンクリート ($\sigma_{ck}=24$ N/mm²)

断面積算出

$$A=1/2*(0.356+0.563-0.200)*0.600+(0.115+0.020)*0.200 = 0.243 \text{ m}^2$$

コンクリート体積（目地材厚の控除は行わない）

$$V=0.243*57.10 = 13.88$$

集水桝部箱抜き控除

$$V=-0.300*0.200*0.100*3 = -0.02$$

合 計 13.86 m³

2. 型枠（鉄筋構造物）

側面型枠

$$A=(0.356+0.563)*57.10 = 52.47$$

底面型枠

$$A=(0.115+0.020)*57.10 = 7.71$$

端部型枠

$$A=0.243*2 = 0.49$$

合 計 60.67 m²

3. 鉄筋（SD345）

配筋図参照

$$D13 \quad \dots\dots\dots W=636 = 636 \text{ kg}$$

$$D16\sim D25 \quad \dots\dots\dots W=138 = 138 \text{ kg}$$

4. 支保工（パイプ支保）

※）吊足場から支保工を設置するものとし、設置高：h=1.00mと仮定する。

算出は、底面型枠面積 * 設置高 とする。

$$W=7.71*1.00 = 7.71 \text{ 空m}^3$$

地 覆 : P2-P3 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

5, 鉄筋定着材

樹脂アンカー $\phi 25 \times 200$

$$N=192 = 192 \text{ 本}$$

6, コンクリート削孔 ($\phi 24 \times 150$)

削孔数

$$N=192 = 192 \text{ 箇所}$$

削孔延長

$$\Sigma L=0.150 \times 192 = 28.8 \text{ m}$$

7, 乾燥収縮クラック抑制目地

$$\text{設置個所数 } N=57.10/6.00-1.0 = 9 \text{ 箇所}$$

目地材

$$A=0.255 \times 9 = 2.30 \text{ m}^2$$

鉄筋錆止め塗装

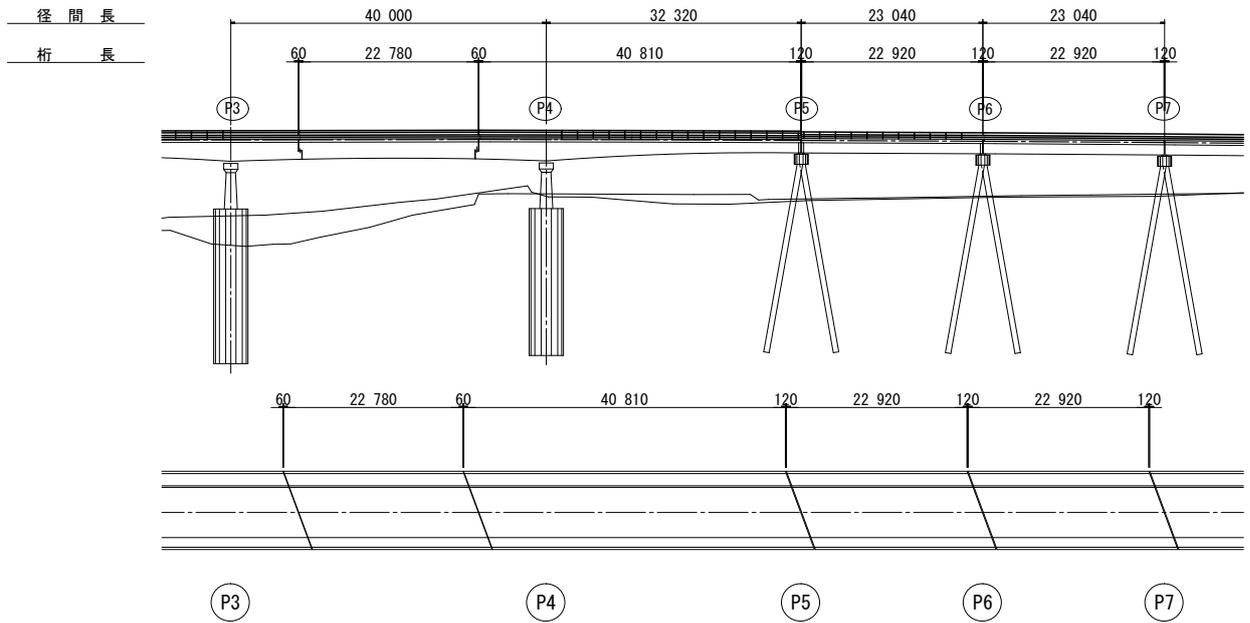
$$A=\pi \times 0.013 \times 1.000 \times 7 \times 9 = 2.57 \text{ m}^2$$

8, チッピング (コンクリート面 : $t=20\text{mm}$)

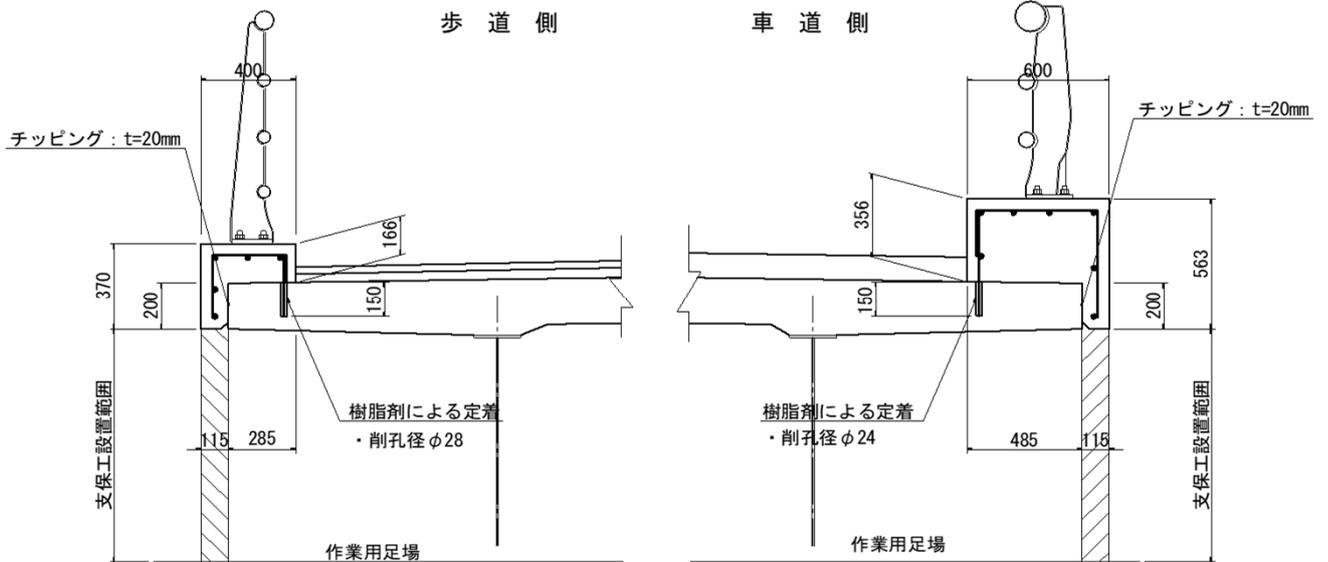
$$A=0.200 \times 57.10 = 11.42 \text{ m}^2$$

地 覆 : P3-P4 数 量 計 算 書

断 面 図 及 び 参 考 図



地 覆 断 面 図



地 覆 : P3-P4 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

【上流側（歩道側）地覆】

施工延長 …… L=22.78 m

1. コンクリート ($\sigma_{ck}=24 \text{ N/mm}^2$)

断面積算出

$$A=1/2*(0.166+0.370-0.200)*0.400+(0.115+0.020)*0.200 = 0.094 \text{ m}^2$$

コンクリート体積（目地材厚の控除は行わない）

$$V=0.094*22.78 = 2.14$$

集水桝部箱抜き控除

$$V=-0.300*0.200*0.100*1 = -0.01$$

合 計 2.13 m³

2. 型枠（鉄筋構造物）

側面型枠

$$A=(0.166+0.370)*22.78 = 12.21$$

底面型枠

$$A=(0.115+0.020)*22.78 = 3.08$$

端部型枠

$$A=0.094*2 = 0.19$$

合 計 15.48 m²

3. 鉄筋（SD345）

配筋図参照

$$D13 \dots\dots\dots W=170 = 170 \text{ kg}$$

$$D16\sim D25 \dots\dots\dots W=48 = 48 \text{ kg}$$

4. 支保工（パイプ支保）

※）吊足場から支保工を設置するものとし、設置高：h=1.00mと仮定する。

算出は、底面型枠面積 * 設置高 とする。

$$W=3.08*1.00 = 3.08 \text{ 空m}^3$$

地 覆 : P3-P4 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

5, 鉄筋定着材

樹脂アンカー $\phi 25 \times 200$

$N=78$ = 78 本

6, コンクリート削孔 ($\phi 28 \times 150$)

削孔数

$N=78$ = 78 箇所

削孔延長

$\Sigma L=0.150 \times 78$ = 11.7 m

7, 乾燥収縮クラック抑制目地

設置個所数 $N=22.78/6.00-1.0$ = 3 箇所

目地材

$A=0.102 \times 3$ = 0.31 m²

鉄筋錆止め塗装

$A=\pi \times 0.013 \times 1.000 \times 5 \times 3$ = 0.61 m²

8, チッピング (コンクリート面 : $t=20\text{mm}$)

$A=0.200 \times 22.78$ = 4.56 m²

地 覆 : P3-P4 数 量 計 算 書

1. 0式当たり計算書

【下流側（車道側）地覆】

施工延長 …… L=22.78 m

1. コンクリート（ $\sigma_{ck}=24$ N/mm²）

断面積算出

$$A=1/2*(0.356+0.563-0.200)*0.600+(0.115+0.020)*0.200 = 0.243 \text{ m}^2$$

コンクリート体積（目地材厚の控除は行わない）

$$V=0.243*22.78 = 5.54$$

集水桝部箱抜き控除

$$V=-0.300*0.200*0.100*1 = -0.01$$

合 計 5.53 m³

2. 型枠（鉄筋構造物）

側面型枠

$$A=(0.356+0.563)*22.78 = 20.93$$

底面型枠

$$A=(0.115+0.020)*22.78 = 3.08$$

端部型枠

$$A=0.243*2 = 0.49$$

合 計 24.50 m²

3. 鉄筋（SD345）

配筋図参照

$$D13 \quad \dots\dots\dots W=255 = 255 \text{ kg}$$

$$D16\sim D25 \quad \dots\dots\dots W=55 = 55 \text{ kg}$$

4. 支保工（パイプ支保）

※）吊足場から支保工を設置するものとし、設置高：h=1.00mと仮定する。

算出は、底面型枠面積 * 設置高 とする。

$$W=3.08*1.00 = 3.08 \text{ 空m}^3$$

地 覆 : P3-P4 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

5, 鉄筋定着材

樹脂アンカー $\phi 25 \times 200$

$N=77$ = 77 本

6, コンクリート削孔 ($\phi 24 \times 150$)

削孔数

$N=77$ = 77 箇所

削孔延長

$\Sigma L=0.150 \times 77$ = 11.6 m

7, 乾燥収縮クラック抑制目地

設置個所数 $N=22.78/6.00-1.0$ = 3 箇所

目地材

$A=0.258 \times 3$ = 0.77 m²

鉄筋錆止め塗装

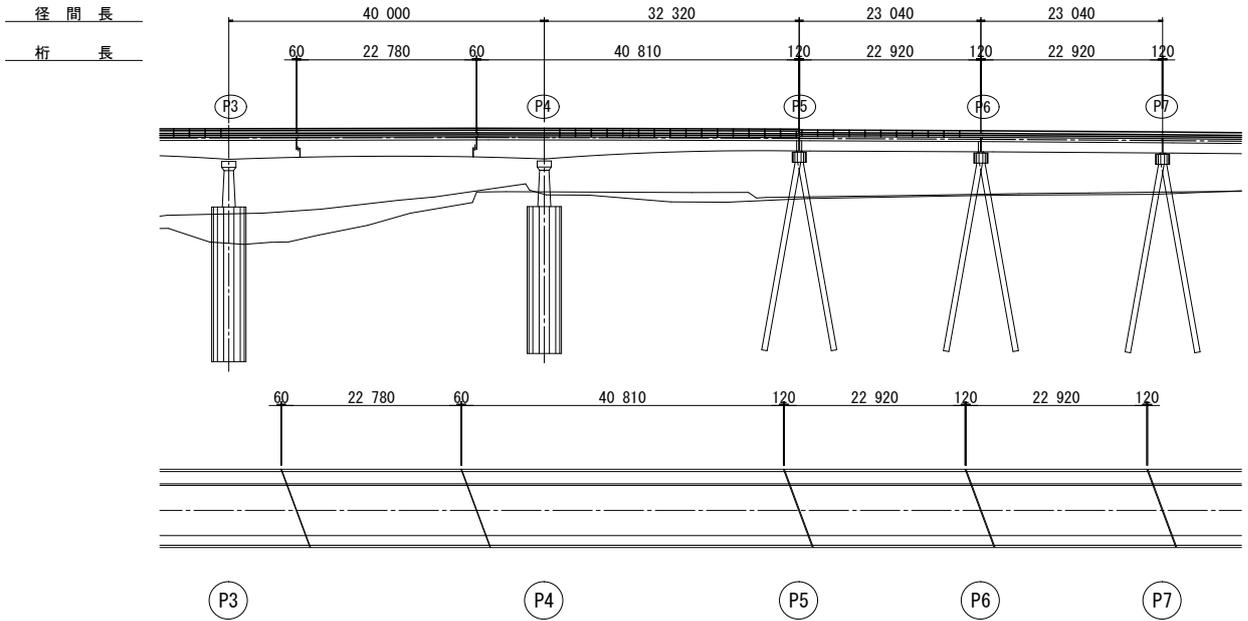
$A=\pi \times 0.013 \times 1.000 \times 7 \times 3$ = 0.86 m²

8, チッピング (コンクリート面 : $t=20\text{mm}$)

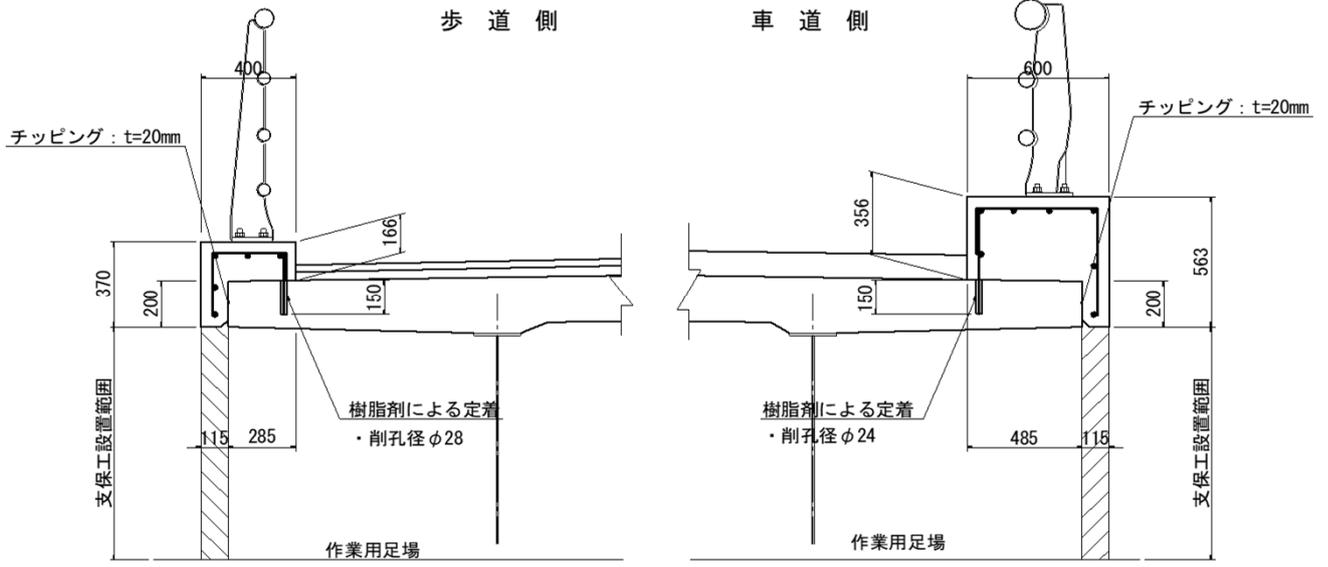
$A=0.200 \times 22.78$ = 4.56 m²

地 覆 : P4-P5 数 量 計 算 書

断 面 図 及 び 参 考 図



地 覆 断 面 図



地 覆 : P4-P5 数 量 計 算 書

1. 0式当たり計算書

【上流側（歩道側）地覆】

施工延長 …… L=40.81 m

1. コンクリート ($\sigma_{ck}=24 \text{ N/mm}^2$)

断面積算出

$$A=1/2*(0.166+0.370-0.200)*0.400+(0.115+0.020)*0.200 = 0.094 \text{ m}^2$$

コンクリート体積（目地材厚の控除は行わない）

$$V=0.094*40.81 = 3.84$$

集水桝部箱抜き控除

$$V=-0.300*0.200*0.100*2 = -0.01$$

合 計 3.83 m³

2. 型枠（鉄筋構造物）

側面型枠

$$A=(0.166+0.370)*40.81 = 21.87$$

底面型枠

$$A=(0.115+0.020)*40.81 = 5.51$$

端部型枠

$$A=0.094*2 = 0.19$$

合 計 27.57 m²

3. 鉄筋（SD345）

配筋図参照

$$D13 \quad \dots\dots\dots W=301 = 301 \text{ kg}$$

$$D16\sim D25 \quad \dots\dots\dots W=84 = 84 \text{ kg}$$

4. 支保工（パイプ支保）

※）吊足場から支保工を設置するものとし、設置高：h=1.00mと仮定する。

算出は、底面型枠面積 * 設置高 とする。

$$W=5.51*1.00 = 5.51 \text{ 空m}^3$$

地 覆 : P4-P5 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

5, 鉄筋定着材

樹脂アンカー φ25*200

N=138 = 138 本

6, コンクリート削孔 (φ28*150)

削孔数

N=138 = 138 箇所

削孔延長

$\Sigma L=0.150*138$ = 20.7 m

7, 乾燥収縮クラック抑制目地

設置個所数 N=40.81/6.00-1.0 = 6 箇所

目地材

A=0.103*6 = 0.62 m²

鉄筋錆止め塗装

A=π*0.013*1.000*5*6 = 1.23 m²

8, チッピング (コンクリート面 : t=20mm)

A=0.200*40.81 = 8.16 m²

地 覆 : P4-P5 数 量 計 算 書

1. 0式当たり計算書

【下流側（車道側）地覆】

施工延長 …… L=40.81 m

1. コンクリート（ $\sigma_{ck}=24$ N/mm²）

断面積算出

$$A=1/2*(0.356+0.563-0.200)*0.600+(0.115+0.020)*0.200 = 0.243 \text{ m}^2$$

m²

コンクリート体積（目地材厚の控除は行わない）

$$V=0.243*40.81 = 9.92$$

集水桝部箱抜き控除

$$V=-0.300*0.200*0.100*2 = -0.01$$

合 計 9.91 m³

2. 型枠（鉄筋構造物）

側面型枠

$$A=(0.356+0.563)*40.81 = 37.50$$

底面型枠

$$A=(0.115+0.020)*40.81 = 5.51$$

端部型枠

$$A=0.243*2 = 0.49$$

合 計 43.50 m²

3. 鉄筋（SD345）

配筋図参照

$$D13 \dots\dots\dots W=452 = 452 \text{ kg}$$

$$D16\sim D25 \dots\dots\dots W=99 = 99 \text{ kg}$$

4. 支保工（パイプ支保）

※）吊足場から支保工を設置するものとし、設置高：h=1.00mと仮

算出は、底面型枠面積 * 設置高 とする。

$$W=5.51*1.00 = 5.51 \text{ 空m}^3$$

地 覆 : P4-P5 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

5, 鉄筋定着材

樹脂アンカー $\phi 25 \times 200$

$N=138$ = 138 本

6, コンクリート削孔 ($\phi 24 \times 150$)

削孔数

$N=138$ = 138 箇所

削孔延長

$\Sigma L=0.150 \times 138$ = 20.7 m

7, 乾燥収縮クラック抑制目地

設置個所数 $N=40.81/6.00-1.0$ = 6 箇所

目地材

$A=0.260 \times 6$ = 1.56 m²

鉄筋錆止め塗装

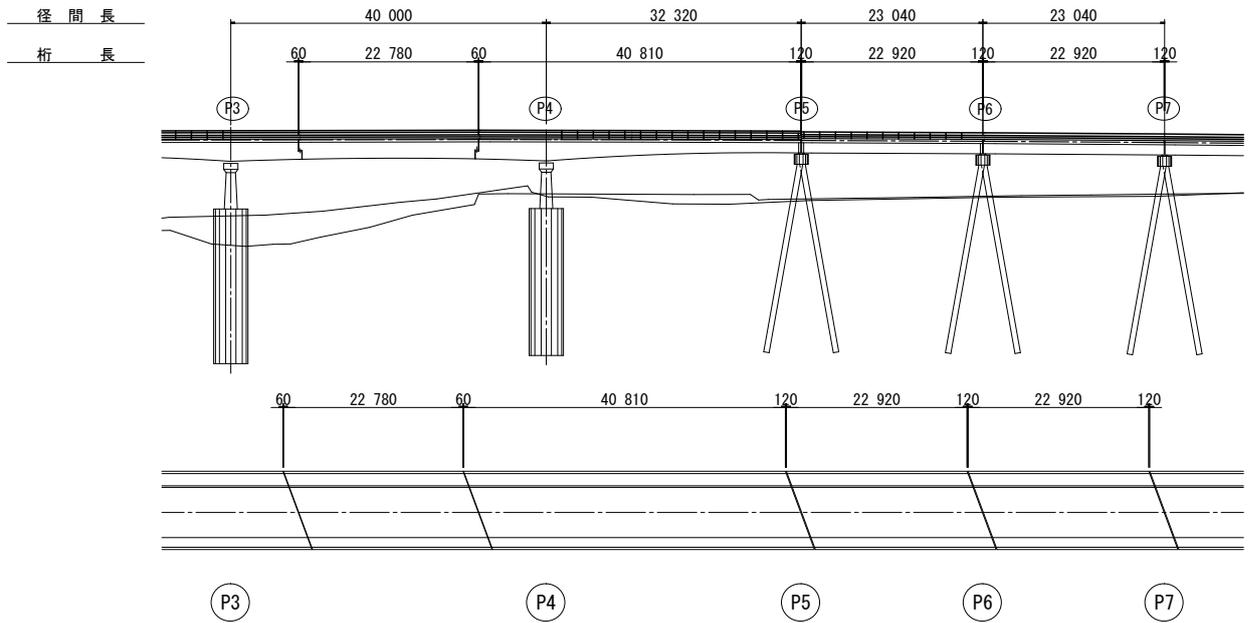
$A=\pi \times 0.013 \times 1.000 \times 7 \times 6$ = 1.72 m²

8, チッピング (コンクリート面 : $t=20\text{mm}$)

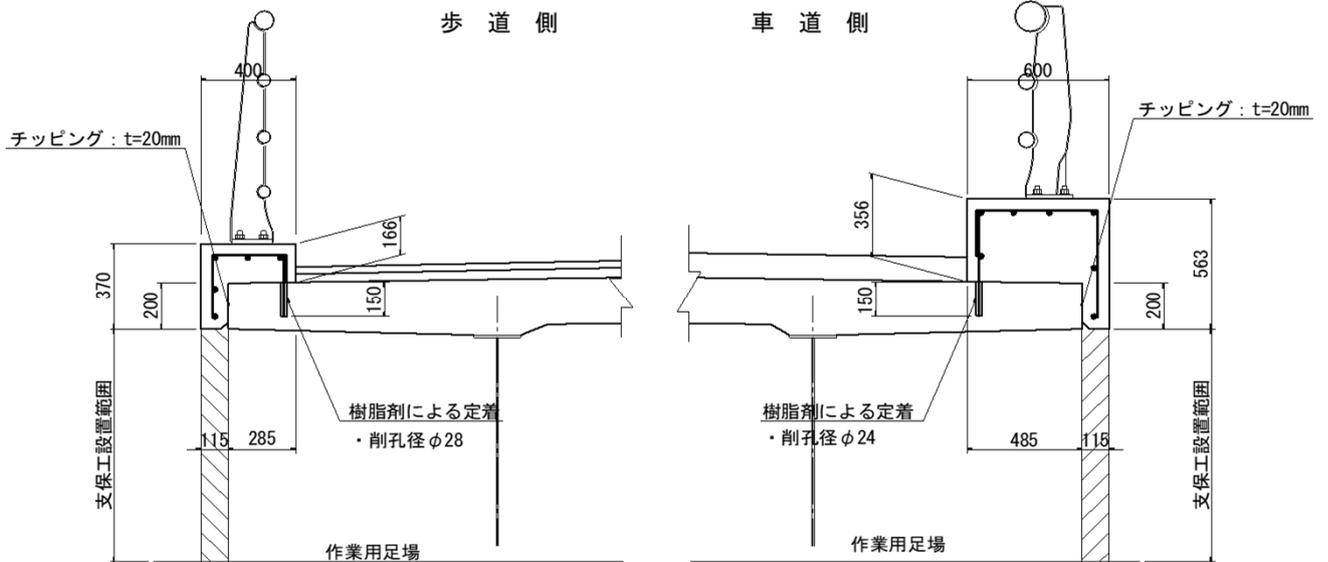
$A=0.200 \times 40.81$ = 8.16 m²

地 覆 : P5-P6 数 量 計 算 書

断 面 図 及 び 参 考 図



地 覆 断 面 図



地 覆 : P5-P6 数 量 計 算 書

1. 0式当たり計算書

【上流側（歩道側）地覆】

施工延長 …… L=22.92 m

1. コンクリート ($\sigma_{ck}=24 \text{ N/mm}^2$)

断面積算出

$$A=1/2*(0.166+0.370-0.200)*0.400+(0.115+0.020)*0.200 = 0.094 \text{ m}^2$$

コンクリート体積（目地材厚の控除は行わない）

$$V=0.094*22.92 = 2.15$$

集水樹部箱抜き控除

$$V=-0.300*0.200*0.100*1 = -0.01$$

合 計 2.14 m³

2. 型枠（鉄筋構造物）

側面型枠

$$A=(0.166+0.370)*22.92 = 12.29$$

底面型枠

$$A=(0.115+0.020)*22.92 = 3.09$$

端部型枠

$$A=0.094*2 = 0.19$$

合 計 15.57 m²

3. 鉄筋（SD345）

配筋図参照

$$D13 \quad \dots\dots\dots W=170 = 170 \text{ kg}$$

$$D16\sim D25 \quad \dots\dots\dots W=48 = 48 \text{ kg}$$

4. 支保工（パイプ支保）

※）吊足場から支保工を設置するものとし、設置高：h=1.00mと仮定する。

算出は、底面型枠面積 * 設置高 とする。

$$W=3.09*1.00 = 3.09 \text{ 空m}^3$$

地 覆 : P5-P6 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

5, 鉄筋定着材

樹脂アンカー φ25*200

N=78 = 78 本

6, コンクリート削孔 (φ28*150)

削孔数

N=78 = 78 箇所

削孔延長

$\Sigma L=0.150*78$ = 11.7 m

7, 乾燥収縮クラック抑制目地

設置個所数 N=22.92/6.00-1.0 = 3 箇所

目地材

A=0.109*3 = 0.33 m²

鉄筋錆止め塗装

A= $\pi * 0.013 * 1.000 * 5 * 3$ = 0.61 m²

8, チッピング (コンクリート面 : t=20mm)

A=0.200*22.92 = 4.58 m²

地 覆 : P5-P6 数 量 計 算 書

1. 0式当たり計算書

【下流側（車道側）地覆】

施工延長 …… L=22.92 m

1. コンクリート ($\sigma_{ck}=24 \text{ N/mm}^2$)

断面積算出

$$A=1/2*(0.356+0.563-0.200)*0.600+(0.115+0.020)*0.200 = 0.243 \text{ m}^2$$

コンクリート体積（目地材厚の控除は行わない）

$$V=0.243*22.92 = 5.57$$

集水桝部箱抜き控除

$$V=-0.300*0.200*0.100*1 = -0.01$$

合 計 5.56 m³

2. 型枠（鉄筋構造物）

側面型枠

$$A=(0.356+0.563)*22.92 = 21.06$$

底面型枠

$$A=(0.115+0.020)*22.92 = 3.09$$

端部型枠

$$A=0.243*2 = 0.49$$

合 計 24.64 m²

3. 鉄筋（SD345）

配筋図参照

$$D13 \quad \dots\dots\dots W=256 = 256 \text{ kg}$$

$$D16\sim D25 \quad \dots\dots\dots W=56 = 56 \text{ kg}$$

4. 支保工（パイプ支保）

※）吊足場から支保工を設置するものとし、設置高：h=1.00mと仮定する。

算出は、底面型枠面積 * 設置高 とする。

$$W=3.09*1.00 = 3.09 \text{ 空m}^3$$

地 覆 : P5-P6 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

5, 鉄筋定着材

樹脂アンカー $\phi 25 \times 200$

$N=78$ = 78 本

6, コンクリート削孔 ($\phi 24 \times 150$)

削孔数

$N=78$ = 78 箇所

削孔延長

$\Sigma L=0.150 \times 78$ = 11.7 m

7, 乾燥収縮クラック抑制目地

設置個所数 $N=22.92/6.00-1.0$ = 3 箇所

目地材

$A=0.267 \times 3$ = 0.80 m²

鉄筋錆止め塗装

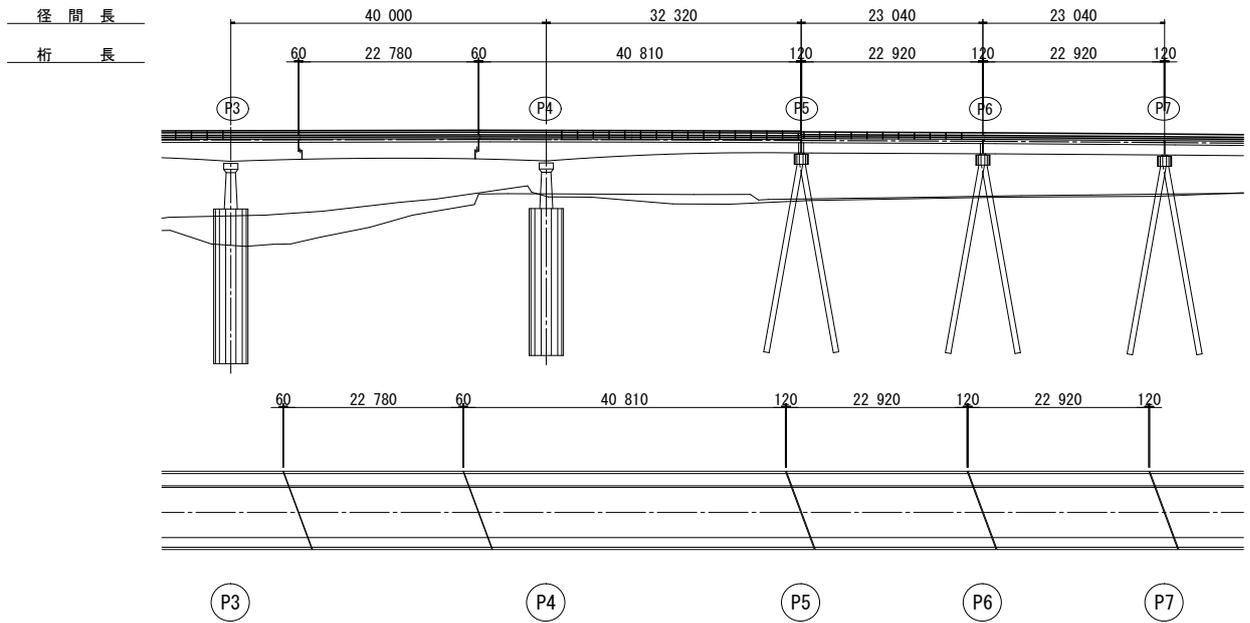
$A=\pi \times 0.013 \times 1.000 \times 7 \times 3$ = 0.86 m²

8, チッピング (コンクリート面 : $t=20\text{mm}$)

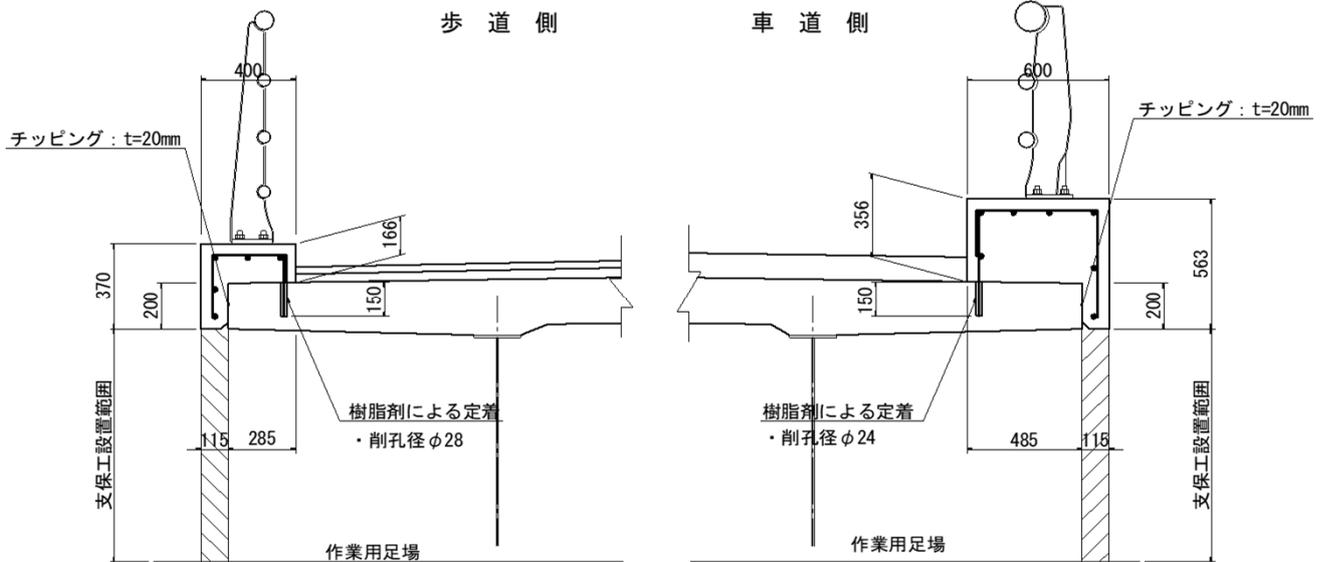
$A=0.200 \times 22.92$ = 4.58 m²

地 覆 : P6-P7 数 量 計 算 書

断 面 図 及 び 参 考 図



地 覆 断 面 図



地 覆 : P6-P7 数 量 計 算 書

1. 0式当たり計算書

【上流側（歩道側）地覆】

施工延長 …… L=22.92 m

1. コンクリート ($\sigma_{ck}=24 \text{ N/mm}^2$)

断面積算出

$$A=1/2*(0.166+0.370-0.200)*0.400+(0.115+0.020)*0.200 = 0.094 \text{ m}^2$$

コンクリート体積（目地材厚の控除は行わない）

$$V=0.094*22.92 = 2.15$$

集水樹部箱抜き控除

$$V=-0.300*0.200*0.100*1 = -0.01$$

合 計 2.14 m³

2. 型枠（鉄筋構造物）

側面型枠

$$A=(0.166+0.370)*22.92 = 12.29$$

底面型枠

$$A=(0.115+0.020)*22.92 = 3.09$$

端部型枠

$$A=0.094*2 = 0.19$$

合 計 15.57 m²

3. 鉄筋（SD345）

配筋図参照

$$D13 \dots\dots\dots W=170 = 170 \text{ kg}$$

$$D16\sim D25 \dots\dots\dots W=48 = 48 \text{ kg}$$

4. 支保工（パイプ支保）

※）吊足場から支保工を設置するものとし、設置高：h=1.00mと仮定する。

算出は、底面型枠面積 * 設置高 とする。

$$W=3.09*1.00 = 3.09 \text{ 空m}^3$$

地 覆 : P6-P7 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

5, 鉄筋定着材

樹脂アンカー $\phi 25 \times 200$

$$N=78 = 78 \text{ 本}$$

6, コンクリート削孔 ($\phi 28 \times 150$)

削孔数

$$N=78 = 78 \text{ 箇所}$$

削孔延長

$$\Sigma L=0.150 \times 78 = 11.7 \text{ m}$$

7, 乾燥収縮クラック抑制目地

$$\text{設置個所数 } N=22.92/6.00-1.0 = 3 \text{ 箇所}$$

目地材

$$A=0.109 \times 3 = 0.33 \text{ m}^2$$

鉄筋錆止め塗装

$$A=\pi \times 0.013 \times 1.000 \times 5 \times 3 = 0.61 \text{ m}^2$$

8, チッピング (コンクリート面 : $t=20\text{mm}$)

$$A=0.200 \times 22.92 = 4.58 \text{ m}^2$$

地 覆 : P6-P7 数 量 計 算 書

1. 0式当たり計算書

【下流側（車道側）地覆】

施工延長 …… L=22.92 m

1. コンクリート ($\sigma_{ck}=24 \text{ N/mm}^2$)

断面積算出

$$A = 1/2 * (0.356 + 0.563 - 0.200) * 0.600 + (0.115 + 0.020) * 0.200 = 0.243 \text{ m}^2$$

コンクリート体積（目地材厚の控除は行わない）

$$V = 0.243 * 22.92 = 5.57$$

集水桝部箱抜き控除

$$V = -0.300 * 0.200 * 0.100 * 1 = -0.01$$

合 計 5.56 m³

2. 型枠（鉄筋構造物）

側面型枠

$$A = (0.356 + 0.563) * 22.92 = 21.06$$

底面型枠

$$A = (0.115 + 0.020) * 22.92 = 3.09$$

端部型枠

$$A = 0.243 * 2 = 0.49$$

合 計 24.64 m²

3. 鉄筋（SD345）

配筋図参照

$$D13 \dots\dots\dots W=256 = 256 \text{ kg}$$

$$D16 \sim D25 \dots\dots\dots W=56 = 56 \text{ kg}$$

4. 支保工（パイプ支保）

※）吊足場から支保工を設置するものとし、設置高：h=1.00mと仮定する。

算出は、底面型枠面積 * 設置高 とする。

$$W = 3.09 * 1.00 = 3.09 \text{ 空m}^3$$

地 覆 : P6-P7 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

5, 鉄筋定着材

樹脂アンカー $\phi 25 \times 200$

$N=78$ = 78 本

6, コンクリート削孔 ($\phi 24 \times 150$)

削孔数

$N=78$ = 78 箇所

削孔延長

$\Sigma L=0.150 \times 78$ = 11.7 m

7, 乾燥収縮クラック抑制目地

設置個所数 $N=22.92/6.00-1.0$ = 3 箇所

目地材

$A=0.266 \times 3$ = 0.80 m²

鉄筋錆止め塗装

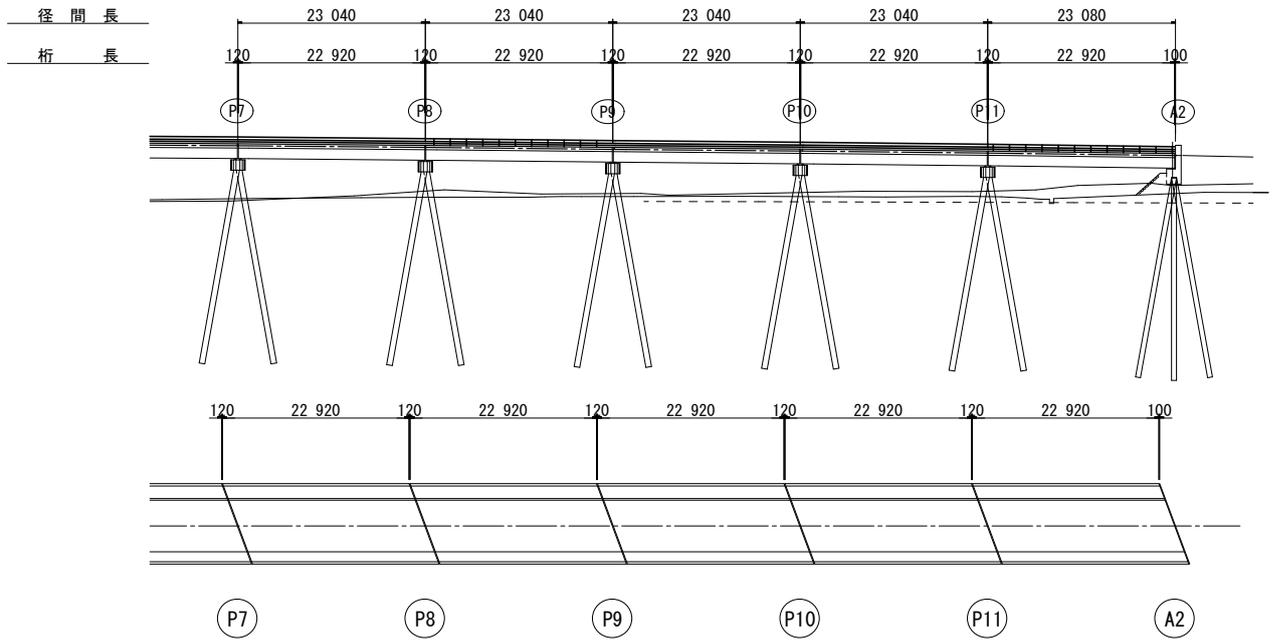
$A=\pi \times 0.013 \times 1.000 \times 7 \times 3$ = 0.86 m²

8, チッピング (コンクリート面 : $t=20\text{mm}$)

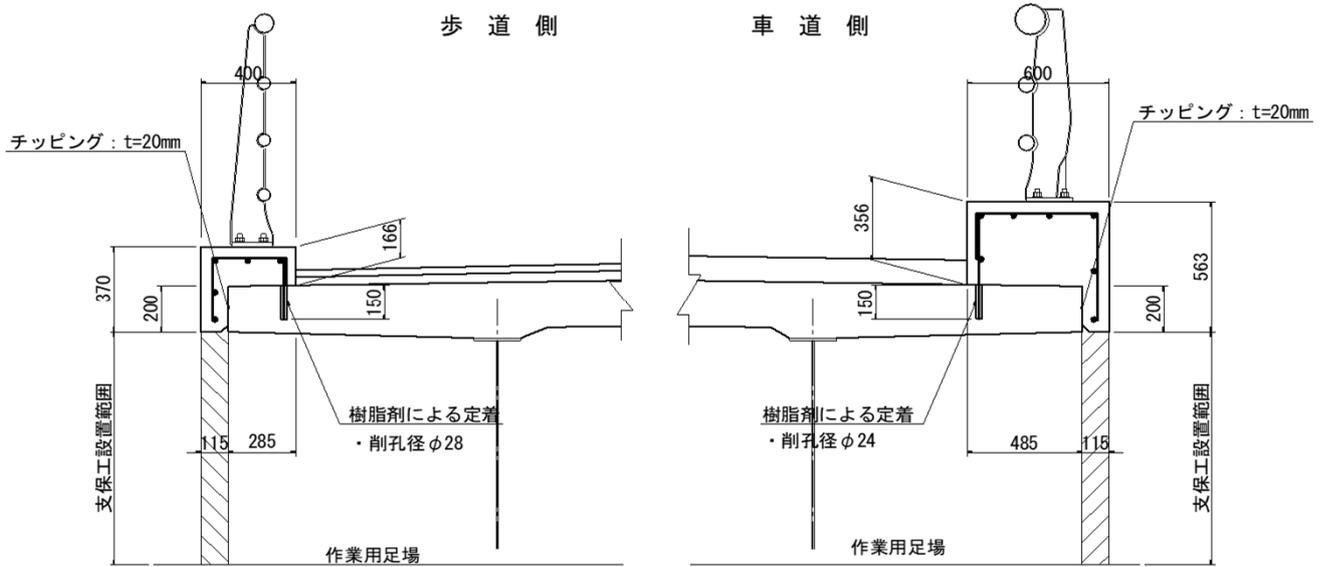
$A=0.200 \times 22.92$ = 4.58 m²

地 覆 : P7-P8 数 量 計 算 書

断 面 図 及 び 参 考 図



地 覆 断 面 図



地 覆 : P7-P8 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

【上流側（歩道側）地覆】

施工延長 …… L=22.22 m

1. コンクリート (σ_{ck}=24 N/mm²)

断面積算出

$$A = 1/2 * (0.166 + 0.370 - 0.200) * 0.400 + (0.115 + 0.020) * 0.200 = 0.094 \text{ m}^2$$

コンクリート体積 (目地材厚の控除は行わない)

$$V = 0.094 * 22.22 = 2.09$$

集水樹部箱抜き控除

$$V = -0.300 * 0.200 * 0.100 * 1 = -0.01$$

合 計 2.08 m³

2. 型枠 (鉄筋構造物)

側面型枠

$$A = (0.166 + 0.370) * 22.22 = 11.91$$

底面型枠

$$A = (0.115 + 0.020) * 22.22 = 3.00$$

端部型枠

$$A = 0.094 * 2 = 0.19$$

合 計 15.10 m²

3. 鉄筋 (SD345)

配筋図参照

$$D13 \dots\dots\dots W=164 = 164 \text{ kg}$$

$$D16 \sim D25 \dots\dots\dots W=46 = 46 \text{ kg}$$

4. 支保工 (パイプ支保)

※) 吊足場から支保工を設置するものとし、設置高 : h=1.00mと仮定する。

算出は、底面型枠面積 * 設置高 とする。

$$W = 3.09 * 1.00 = 3.09 \text{ 空m}^3$$

地 覆 : P7-P8 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

5, 鉄筋定着材

樹脂アンカー $\phi 25 \times 200$

$N=75$ = 75 本

6, コンクリート削孔 ($\phi 28 \times 150$)

削孔数

$N=75$ = 75 箇所

削孔延長

$\Sigma L=0.150 \times 75$ = 11.3 m

7, 乾燥収縮クラック抑制目地

設置個所数 $N=22.92/6.00-1.0$ = 3 箇所

目地材

$A=0.110 \times 3$ = 0.33 m²

鉄筋錆止め塗装

$A=\pi \times 0.013 \times 1.000 \times 5 \times 3$ = 0.61 m²

8, チッピング (コンクリート面 : $t=20\text{mm}$)

$A=0.200 \times 22.22$ = 4.44 m²

地 覆 : P7-P8 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

【下流側（車道側）地覆】

施工延長 …… L=22.22 m

1. コンクリート (σ_{ck}=24 N/mm²)

断面積算出

$$A = 1/2 * (0.356 + 0.563 - 0.200) * 0.600 + (0.115 + 0.020) * 0.200 = 0.243 \text{ m}^2$$

コンクリート体積 (目地材厚の控除は行わない)

$$V = 0.243 * 22.22 = 5.40$$

集水桝部箱抜き控除

$$V = -0.300 * 0.200 * 0.100 * 1 = -0.01$$

合 計 5.39 m³

2. 型枠 (鉄筋構造物)

側面型枠

$$A = (0.356 + 0.563) * 22.22 = 20.42$$

底面型枠

$$A = (0.115 + 0.020) * 22.22 = 3.00$$

端部型枠

$$A = 0.243 * 2 = 0.49$$

合 計 23.91 m²

3. 鉄筋 (SD345)

配筋図参照

$$D13 \dots\dots\dots W=248 = 248 \text{ kg}$$

$$D16 \sim D25 \dots\dots\dots W=54 = 54 \text{ kg}$$

4. 支保工 (パイプ支保)

※) 吊足場から支保工を設置するものとし、設置高 : h=1.00mと仮定する。

算出は、底面型枠面積 * 設置高 とする。

$$W = 3.09 * 1.00 = 3.09 \text{ 空m}^3$$

地 覆 : P7-P8 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

5, 鉄筋定着材

樹脂アンカー $\phi 25 \times 200$

$N=75$ = 75 本

6, コンクリート削孔 ($\phi 24 \times 150$)

削孔数

$N=75$ = 75 箇所

削孔延長

$\Sigma L=0.150 \times 75$ = 11.3 m

7, 乾燥収縮クラック抑制目地

設置個所数 $N=22.22/6.00-1.0$ = 3 箇所

目地材

$A=0.267 \times 3$ = 0.80 m²

鉄筋錆止め塗装

$A=\pi \times 0.013 \times 1.000 \times 7 \times 3$ = 0.86 m²

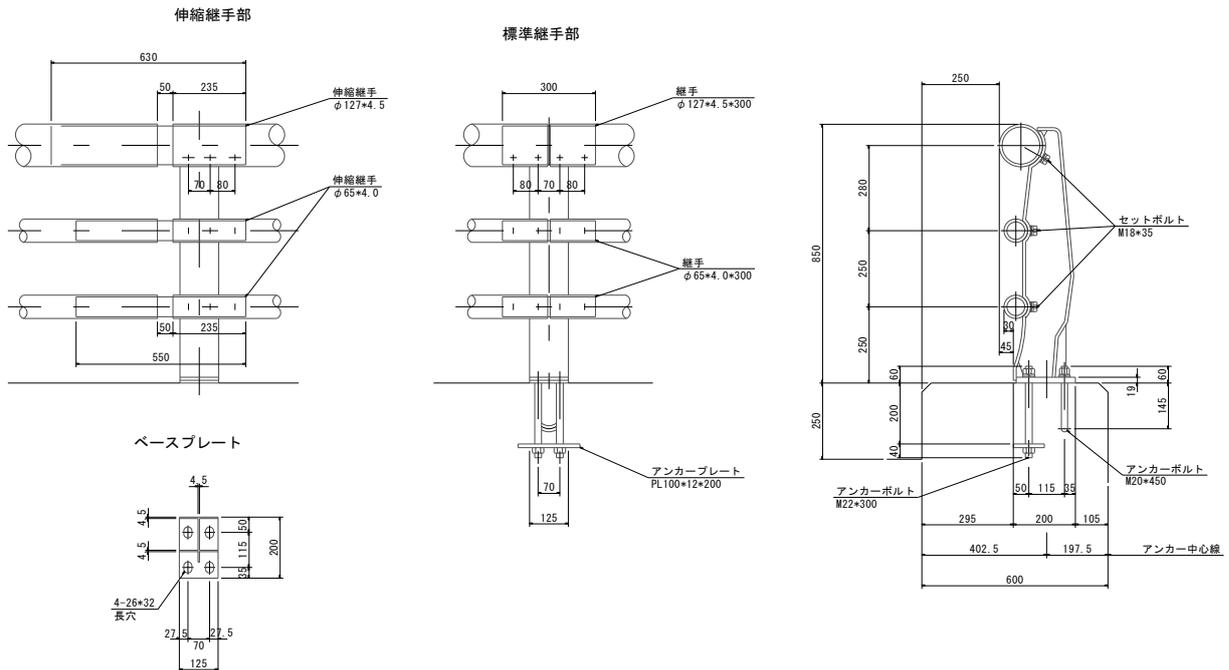
8, チッピング (コンクリート面 : $t=20\text{mm}$)

$A=0.200 \times 22.22$ = 4.44 m²

高欄：車道用数量計算書

断面図及び参考図

鋼製高欄(車道端部 H-850)



1.0式当たり計算書

車道用高欄延長

L=253.40

=

253.40 m

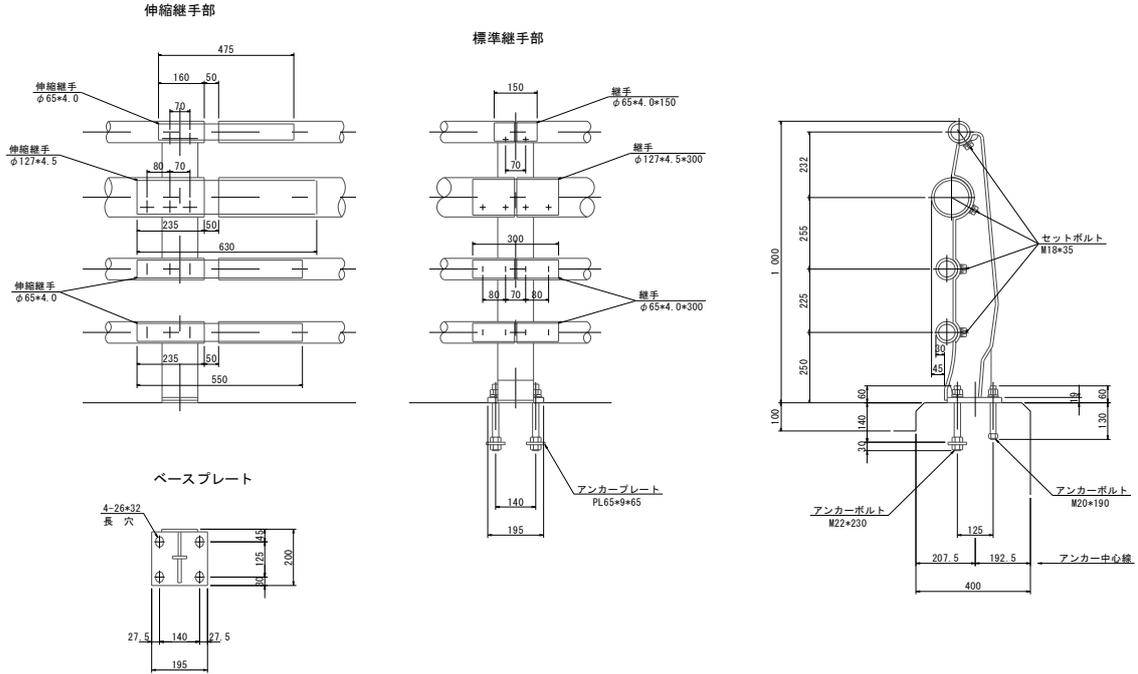
材 料 表

品 名	寸 法	材 質	数 量	単 重	重 量 kg	備 考
支柱	200*125*838	SS400	128	15.0	1920	
主要横梁	φ 139.8*3.5*2082.5	STK400	7	11.8 kg/m	172	
主要横梁	φ 139.8*3.5*1995	STK400	111	11.8 kg/m	2613	
主要横梁	φ 139.8*3.5*1862.5	STK400	7	11.8 kg/m	154	
主要横梁	φ 139.8*3.5*1327.5	STK400	1	11.8 kg/m	16	
主要横梁	φ 139.8*3.5*1002.5	STK400	2	11.8 kg/m	24	
下段横梁	φ 76.3*2.8*2082.5	STK400	14	5.08 kg/m	148	
下段横梁	φ 76.3*2.8*1995	STK400	222	5.08 kg/m	2250	
下段横梁	φ 76.3*2.8*1862.5	STK400	14	5.08 kg/m	132	
下段横梁	φ 76.3*2.8*1327.5	STK400	2	5.08 kg/m	13	
下段横梁	φ 76.3*2.8*1002.5	STK400	4	5.08 kg/m	20	
継手	φ 127*4.5*300	STK400	120	13.6 kg/m	490	
継手	φ 65*4*300	STK400	240	6.02 kg/m	433	
伸縮継手	φ 127*4.5*630	STK400	7	13.6 kg/m	60	
伸縮継手	φ 65*4*550	STK400	14	6.02 kg/m	46	
エンドキャップ	φ 139.8*2.3	SPCC	1	0.35	—	
エンドキャップ	φ 76.3*2.3	SPCC	2	0.19	—	
セットボルト	M18*35 (B. W. SW)	4.8 以上	1515	0.15	227	
アンカーボルト	M22*300 (B. N. W. SW)	6.8 以上	256	1.12	287	
アンカーボルト	M20*450 (B. N. W. SW)	4.6 以上	128	1.31	168	
アンカープレート	PL100*12*200	SS400	128	1.88	241	
					Σ =	9 414 kg
高欄長 = 253365						
R加工 = 0						
勾配エキストラ = 0						

高欄：歩道用数量計算書

断面図及び参考図

鋼製高欄(歩道端部 H-1000)



1.0式当たり計算書

歩道用高欄延長

L=253.38

= 253.38 m

材料表

品名	寸法	材質	数量	単重	重量 kg	備考
支柱	200*125*962	SS400	128	17.3	2214	
主要横梁	φ139.8*3.5*2082.5	STK400	7	11.8 ^{kg/m}	172	
主要横梁	φ139.8*3.5*1995	STK400	111	11.8 ^{kg/m}	2613	
主要横梁	φ139.8*3.5*1862.5	STK400	7	11.8 ^{kg/m}	154	
主要横梁	φ139.8*3.5*1327.5	STK400	1	11.8 ^{kg/m}	16	
主要横梁	φ139.8*3.5*1025	STK400	2	11.8 ^{kg/m}	24	
下段横梁	φ76.3*2.8*2082.5	STK400	14	5.08 ^{kg/m}	148	
下段横梁	φ76.3*2.8*1995	STK400	222	5.08 ^{kg/m}	2250	
下段横梁	φ76.3*2.8*1862.5	STK400	14	5.08 ^{kg/m}	132	
下段横梁	φ76.3*2.8*1327.5	STK400	2	5.08 ^{kg/m}	13	
下段横梁	φ76.3*2.8*1025	STK400	4	5.08 ^{kg/m}	21	
補助横梁	φ76.3*2.8*2082.5	STK400	7	5.08 ^{kg/m}	74	
補助横梁	φ76.3*2.8*1995	STK400	111	5.08 ^{kg/m}	1125	
補助横梁	φ76.3*2.8*1862.5	STK400	7	5.08 ^{kg/m}	66	
補助横梁	φ76.3*2.8*1327.5	STK400	1	5.08 ^{kg/m}	7	
補助横梁	φ76.3*2.8*1025	STK400	2	5.08 ^{kg/m}	10	
継手	φ127*4.5*300	STK400	120	13.6 ^{kg/m}	490	
継手	φ65*4*300	STK400	240	6.02 ^{kg/m}	433	
継手	φ65*4*150	STK400	120	6.02 ^{kg/m}	108	
伸縮継手	φ127*4.5*630	STK400	7	13.6 ^{kg/m}	60	
伸縮継手	φ65*4*550	STK400	14	6.02 ^{kg/m}	48	
伸縮継手	φ65*4*475	STK400	7	6.02 ^{kg/m}	20	
エンドキャップ	φ139.8*2.3	SPCC	1	0.35	—	
エンドキャップ	φ76.3*2.3	SPCC	3	0.19	1	
セットボルト	M18*35 (B. W. SW)	4.8 以上	1772	0.15	266	
アンカーボルト	M22*230 (B. N. W. SW)	6.8 以上	256	0.99	253	
アンカーボルト	M20*190 (B. N. W. SW)	4.6 以上	256	0.63	161	
アンカープレート	PL65*9*65	SS400	256	0.30	77	
Σ = 10 956 kg						
高欄長 = 253410						
R加工 = 0						
勾配エキストラ = 0						

○ 橋面舗装工(仮復旧) 数量計算書 A1-P1

1. 車道部舗装工

舗装延長 $L = 40.05 - 0.72 = 39.33\text{m}$

1) 表層：密粒度アスコン $t=70\text{mm}$ (平均)

$$A = 0.720 \times 39.33 = 28.3 \text{ m}^2$$

2. 歩道部舗装工

舗装延長 $L = 40.05 - 0.72 = 39.33\text{m}$

1) 表層：密粒度アスコン $t=70\text{mm}$ (平均)

$$A = 0.870 \times 39.33 = 34.2 \text{ m}^2$$

○ 橋面舗装工(仮復旧) 数量計算書 P1-P2

1. 車道部舗装工

舗装延長 L = 22.05m

1) 表層：密粒度アスコン t=70mm(平均)

$$A = 0.720 \times 22.05 = 15.9 \text{ m}^2$$

2. 歩道部舗装工

舗装延長 L = 22.05m

1) 表層：密粒度アスコン t=70mm(平均)

$$A = 0.870 \times 22.05 = 19.2 \text{ m}^2$$

○ 橋面舗装工(仮復旧) 数量計算書 P2-P3

1. 車道部舗装工

舗装延長 $L = 56.35 - (0.72 \times 2) = 54.91\text{m}$

1) 表層：密粒度アスコン $t=70\text{mm}$ (平均)

$$A = 0.720 \times 54.91 = 39.5 \quad \text{m}^2$$

2. 歩道部舗装工

舗装延長 $L = 56.35 - (0.72 \times 2) = 54.91\text{m}$

1) 表層：密粒度アスコン $t=70\text{mm}$ (平均)

$$A = 0.870 \times 54.91 = 47.8 \quad \text{m}^2$$

○ 橋面舗装工(仮復旧) 数量計算書 P3-P4

1. 車道部舗装工

舗装延長 L = 22.05m

1) 表層：密粒度アスコン t=70mm(平均)

$$A = 0.720 \times 22.05 = 15.9 \text{ m}^2$$

2. 歩道部舗装工

舗装延長 L = 22.05m

1) 表層：密粒度アスコン t=70mm(平均)

$$A = 0.870 \times 22.05 = 19.2 \text{ m}^2$$

○ 橋面舗装工(仮復旧) 数量計算書 P4-P5

1. 車道部舗装工

舗装延長 $L = 40.05 - 0.72 = 39.33\text{m}$

1) 表層：密粒度アスコン $t=70\text{mm}$ (平均)

$$A = 0.720 \times 39.33 = 28.3 \text{ m}^2$$

2. 歩道部舗装工

舗装延長 $L = 40.05 - 0.72 = 39.33\text{m}$

1) 表層：密粒度アスコン $t=70\text{mm}$ (平均)

$$A = 0.870 \times 39.33 = 34.2 \text{ m}^2$$

○ 橋面舗装工(仮復旧) 数量計算書 P5-P6

1. 車道部舗装工

舗装延長 L = 22.15m

1) 表層：密粒度アスコン t=70mm(平均)

$$A = 0.720 \times 22.15 = 15.9 \text{ m}^2$$

2. 歩道部舗装工

舗装延長 L = 22.15m

1) 表層：密粒度アスコン t=70mm(平均)

$$A = 0.870 \times 22.15 = 19.3 \text{ m}^2$$

○ 橋面舗装工(仮復旧) 数量計算書 P6-P7

1. 車道部舗装工

舗装延長 L = 22.15m

1) 表層：密粒度アスコン t=70mm(平均)

$$A = 0.720 \times 22.15 = 15.9 \text{ m}^2$$

2. 歩道部舗装工

舗装延長 L = 22.15m

1) 表層：密粒度アスコン t=70mm(平均)

$$A = 0.870 \times 22.15 = 19.3 \text{ m}^2$$

○ 橋面舗装工(仮復旧) 数量計算書 P7-P8

1. 車道部舗装工

舗装延長 L = 22.15m

1) 表層：密粒度アスコン t=70mm(平均)

$$A = 0.720 \times 22.15 = 15.9 \text{ m}^2$$

2. 歩道部舗装工

舗装延長 L = 22.15m

1) 表層：密粒度アスコン t=70mm(平均)

$$A = 0.870 \times 22.15 = 19.3 \text{ m}^2$$

縁石工数量計算書

1.0式当たり計算書

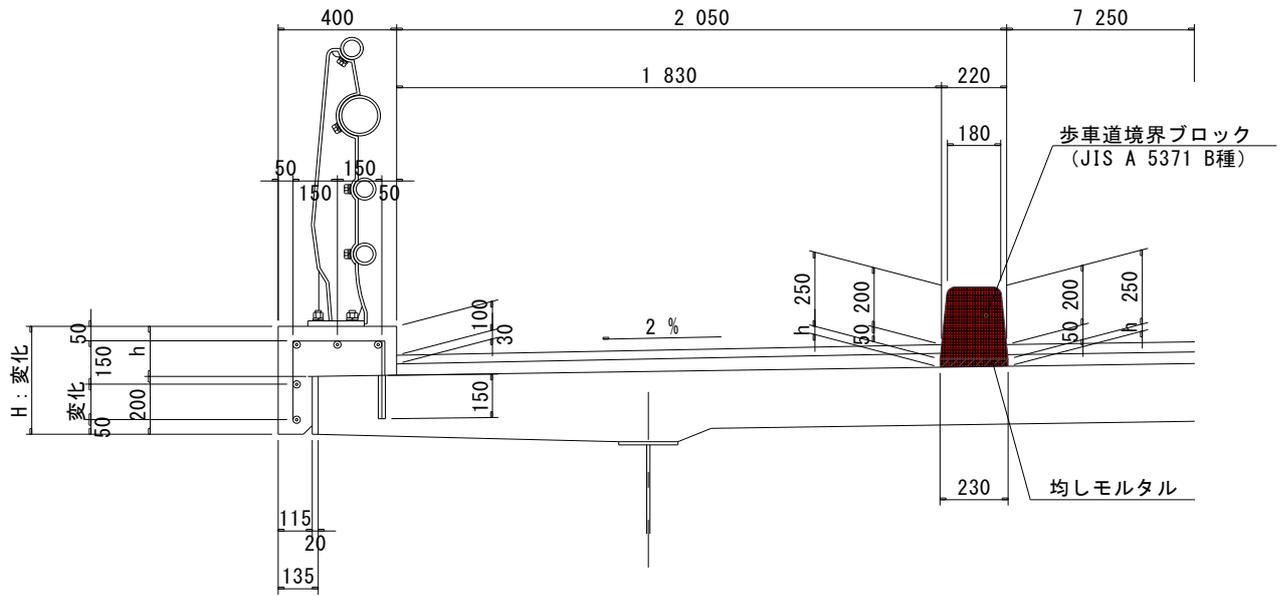
縁石工集計表

測点	施工延長	歩車道境界ブロック			調整モルタル		
		総数量	標準タイプ	水抜き用	配合1:3	平均厚さ	型枠
	m	個	個	個	m ³	mm	m ²
A 1-P 1	40.81	67	60	7	0.235	25	2.04
P 1-P 2	22.78	38	34	4	0.131	25	1.14
P 2-P 3	57.10	94	84	10	0.328	25	2.86
P 3-P 4	22.78	38	34	4	0.131	25	1.14
P 4-P 5	40.81	67	60	7	0.235	25	2.04
P 5-P 6	22.92	38	34	4	0.132	25	1.15
P 6-P 7	22.92	38	34	4	0.132	25	1.15
P 7-P 8	22.22	37	33	4	0.128	25	1.11
P 8-P 9							
P 9-P10							
P10-P11							
P11-A 2							
						200	
合計	252.34	417	373	44	1.452	25	12.63

※歩車道境界ブロックには、6.0mに1箇所水抜き用を設置する。

縁石工 (A1-P1) 数量計算書

断面図及び参考図



1. 0式当たり計算書

1, 歩車道境界ブロック (JIS A 5371 B種)

施工延長 L=40.81 m

1) 総個数の算出

$$\Sigma N = 40.81 / 0.606 = 67 \text{ 個}$$

・ 水抜き用 …… L=6.0mに1箇所の割合

$$N = 40.81 / 6.0 = 7 \text{ 個}$$

・ 標準タイプ

$$N = 67 - 7 = 60 \text{ 個}$$

2) 敷きモルタル

モルタル量

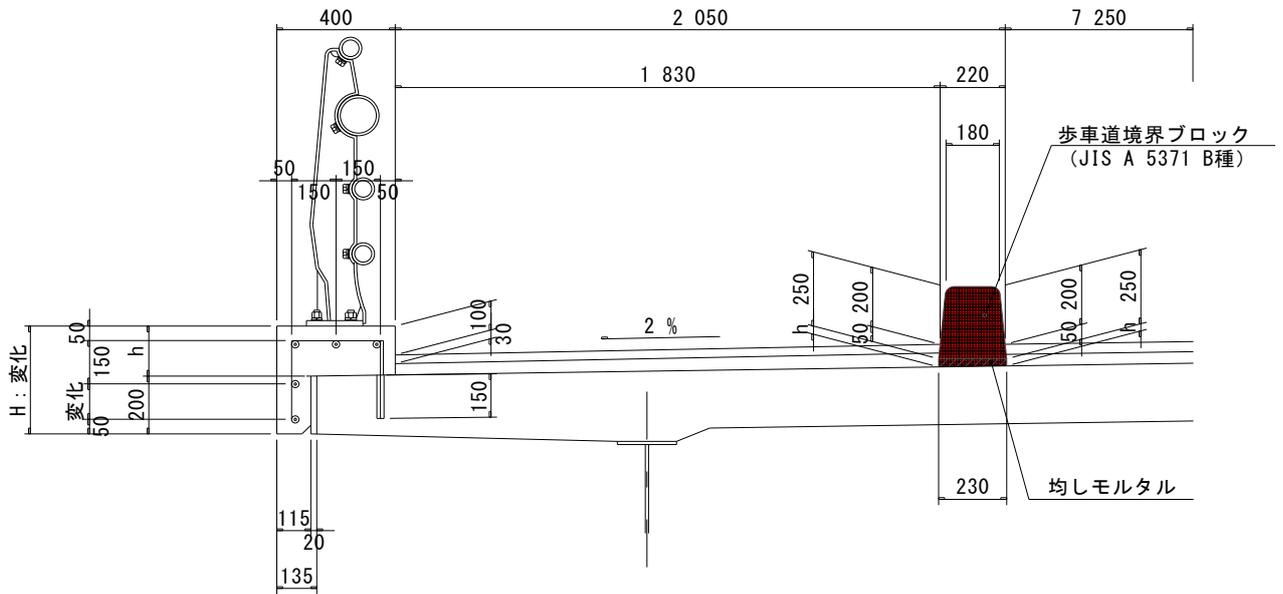
$$V = 0.230 * 0.025 * 40.81 = 0.235 \text{ m}^3$$

型枠

$$A = 0.025 * 2 * 40.81 = 2.04 \text{ m}^2$$

縁石工 (P1-P2) 数量計算書

断面図及び参考図



1. 0式当たり計算書

1, 歩車道境界ブロック (JIS A 5371 B種)

施工延長 L=22.78 m

1) 総個数の算出

$$\Sigma N = 22.78 / 0.606 = 38 \text{ 個}$$

・ 水抜き用 …… L=6.0mに1箇所の割合

$$N = 22.78 / 6.0 = 4 \text{ 個}$$

・ 標準タイプ

$$N = 38 - 4 = 34 \text{ 個}$$

2) 敷きモルタル

モルタル量

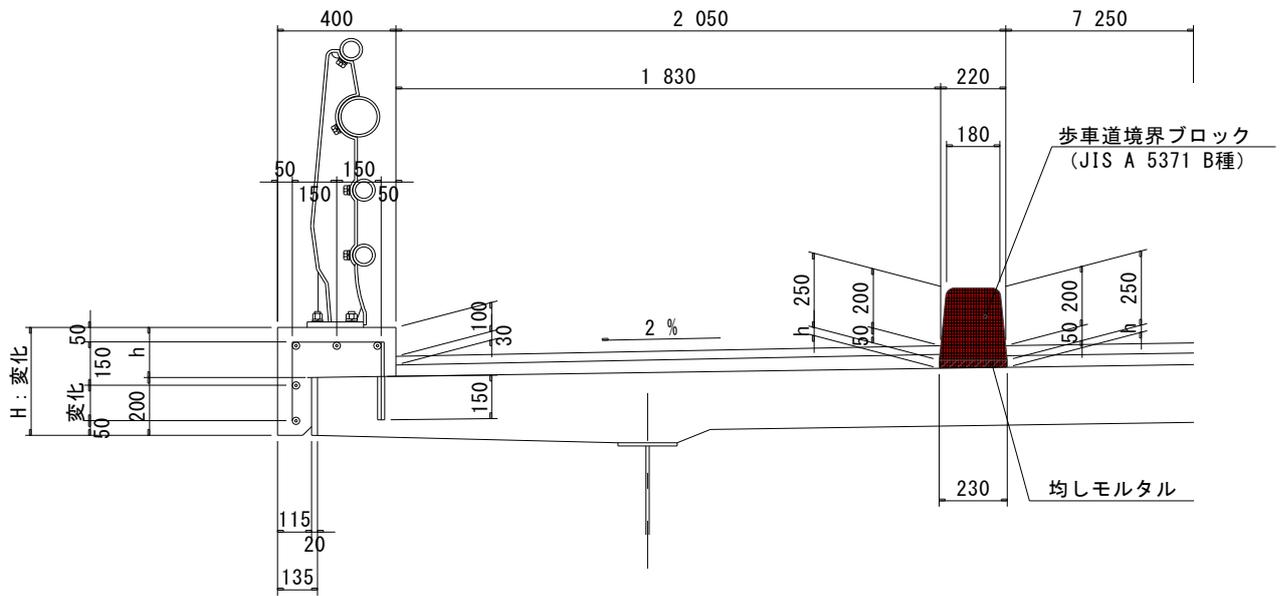
$$V = 0.230 * 0.025 * 22.78 = 0.131 \text{ m}^3$$

型枠

$$A = 0.025 * 2 * 22.78 = 1.14 \text{ m}^2$$

縁石工 (P2-P3) 数量計算書

断面図及び参考図



1.0式当たり計算書

1, 歩車道境界ブロック (JIS A 5371 B種)

施工延長 L=57.10 m

1) 総個数の算出

$$\Sigma N = 57.10 / 0.606 = 94 \text{ 個}$$

・ 水抜き用 …… L=6.0mに1箇所の割合

$$N = 57.10 / 6.0 = 10 \text{ 個}$$

・ 標準タイプ

$$N = 94 - 10 = 84 \text{ 個}$$

2) 敷きモルタル

モルタル量

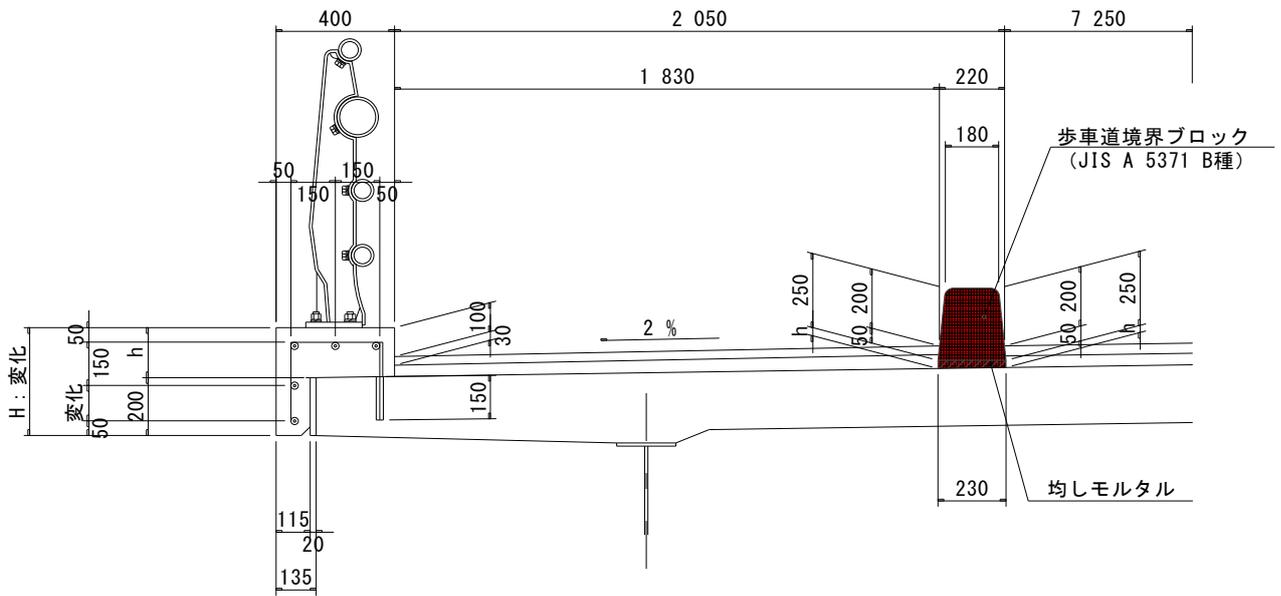
$$V = 0.230 * 0.025 * 57.10 = 0.328 \text{ m}^3$$

型枠

$$A = 0.025 * 2 * 57.10 = 2.86 \text{ m}^2$$

縁石工 (P3-P4) 数量計算書

断面図及び参考図



1.0式当たり計算書

1, 歩車道境界ブロック (JIS A 5371 B種)

施工延長 L=22.78 m

1) 総個数の算出

$$\Sigma N = 22.78 / 0.606 = 38 \text{ 個}$$

・ 水抜き用 …… L=6.0mに1箇所の割合

$$N = 22.78 / 6.0 = 4 \text{ 個}$$

・ 標準タイプ

$$N = 38 - 4 = 34 \text{ 個}$$

2) 敷きモルタル

モルタル量

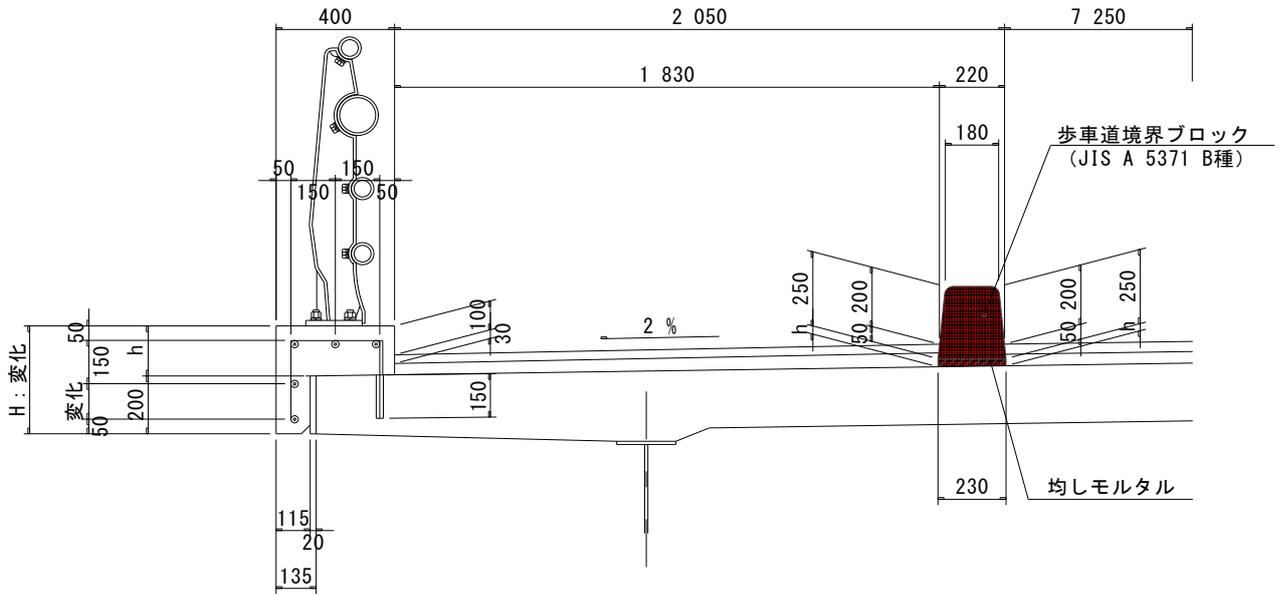
$$V = 0.230 * 0.025 * 22.78 = 0.131 \text{ m}^3$$

型枠

$$A = 0.025 * 2 * 22.78 = 1.14 \text{ m}^2$$

縁石工 (P4-P5) 数量計算書

断面図及び参考図



1. 0式当たり計算書

1, 歩車道境界ブロック (JIS A 5371 B種)

施工延長 L=40.81 m

1) 総個数の算出

$$\Sigma N = 40.81 / 0.606 = 67 \text{ 個}$$

・ 水抜き用 …… L=6.0mに1箇所の割合

$$N = 40.81 / 6.0 = 7 \text{ 個}$$

・ 標準タイプ

$$N = 67 - 7 = 60 \text{ 個}$$

2) 敷きモルタル

モルタル量

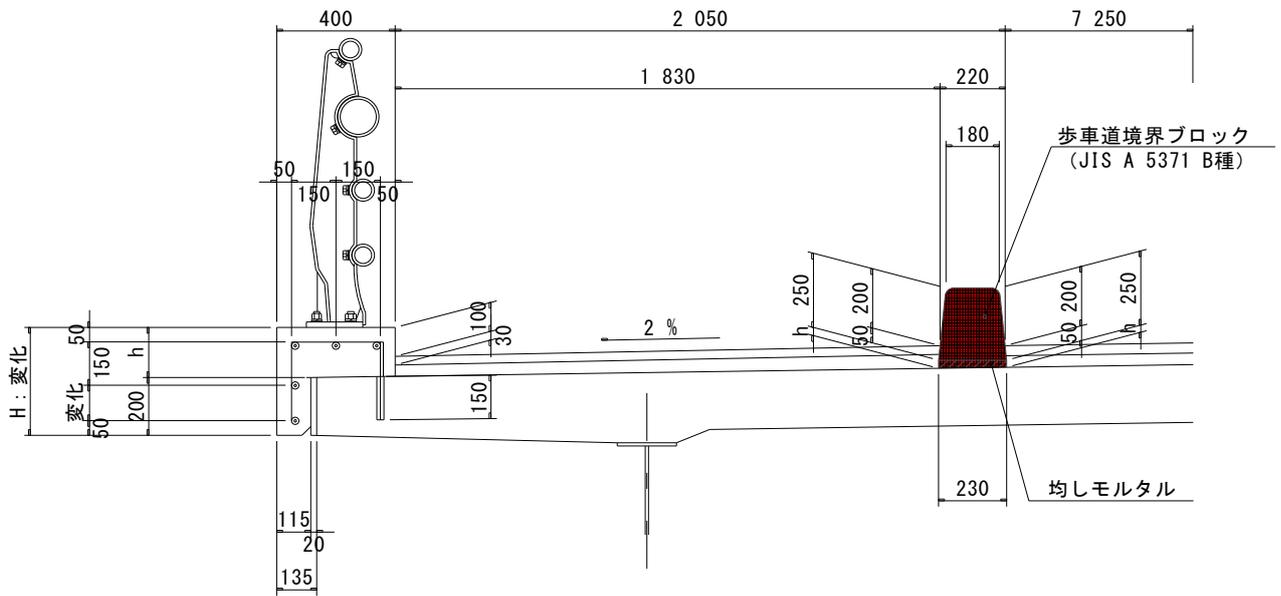
$$V = 0.230 * 0.025 * 40.81 = 0.235 \text{ m}^3$$

型枠

$$A = 0.025 * 2 * 40.81 = 2.04 \text{ m}^2$$

縁石工 (P5-P6) 数量計算書

断面図及び参考図



1. 0式当たり計算書

1, 歩車道境界ブロック (JIS A 5371 B種)

施工延長 L=22.92 m

1) 総個数の算出

$$\Sigma N = 22.92 / 0.606 = 38 \text{ 個}$$

・ 水抜き用 …… L=6.0mに1箇所の割合

$$N = 22.92 / 6.0 = 4 \text{ 個}$$

・ 標準タイプ

$$N = 38 - 4 = 34 \text{ 個}$$

2) 敷きモルタル

モルタル量

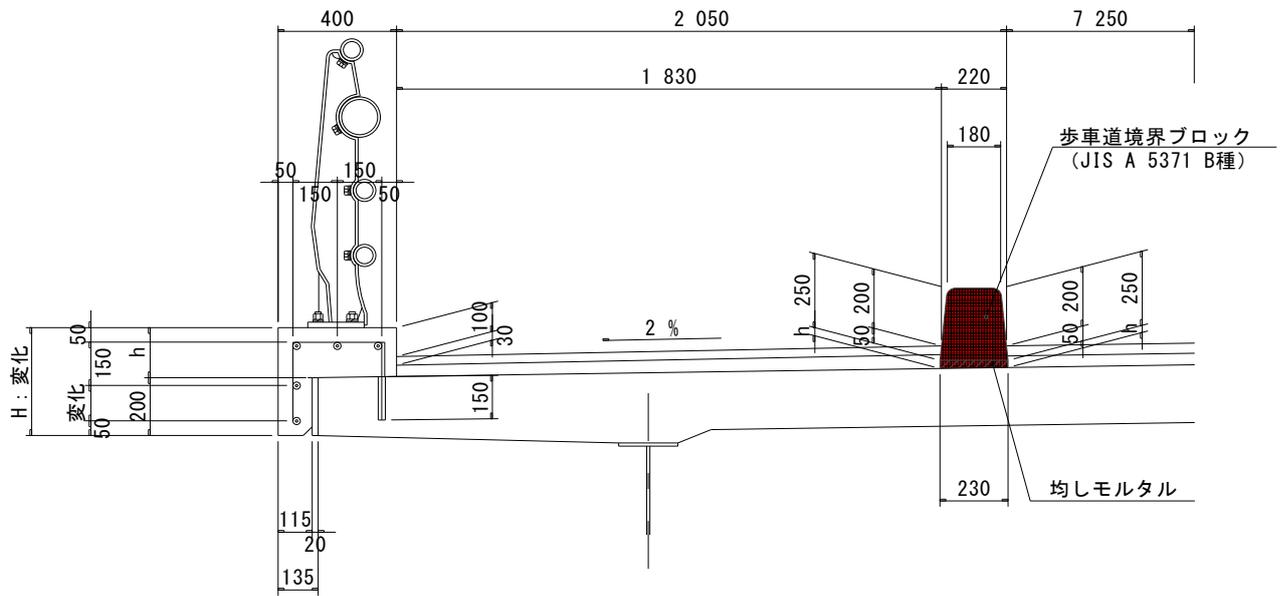
$$V = 0.230 \times 0.025 \times 22.92 = 0.132 \text{ m}^3$$

型枠

$$A = 0.025 \times 2 \times 22.92 = 1.15 \text{ m}^2$$

縁石工 (P6-P7) 数量計算書

断面図及び参考図



1.0式当たり計算書

1, 歩車道境界ブロック (JIS A 5371 B種)

施工延長 L=22.92 m

1) 総個数の算出

$$\Sigma N = 22.92 / 0.606 = 38 \text{ 個}$$

・ 水抜き用 …… L=6.0mに1箇所の割合

$$N = 22.92 / 6.0 = 4 \text{ 個}$$

・ 標準タイプ

$$N = 38 - 4 = 34 \text{ 個}$$

2) 敷きモルタル

モルタル量

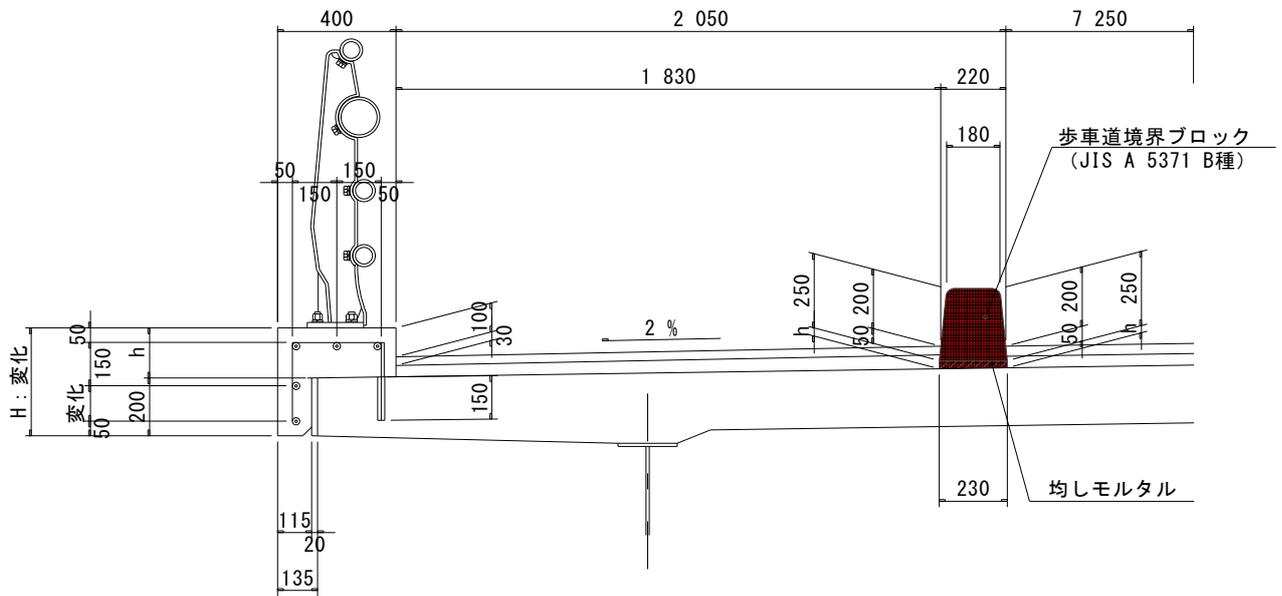
$$V = 0.230 * 0.025 * 22.92 = 0.132 \text{ m}^3$$

型枠

$$A = 0.025 * 2 * 22.92 = 1.15 \text{ m}^2$$

縁石工 (P7-P8) 数量計算書

断面図及び参考図



1. 0式当たり計算書

1, 歩車道境界ブロック (JIS A 5371 B種)

施工延長 $L=22.92-0.70=22.22$ m

1) 総個数の算出

$$\Sigma N=22.22/0.606 = 37 \text{ 個}$$

・ 水抜き用 …… L=6.0mに1箇所の割合

$$N=22.22/6.0 = 4 \text{ 個}$$

・ 標準タイプ

$$N=37-4 = 33 \text{ 個}$$

2) 敷きモルタル

モルタル量

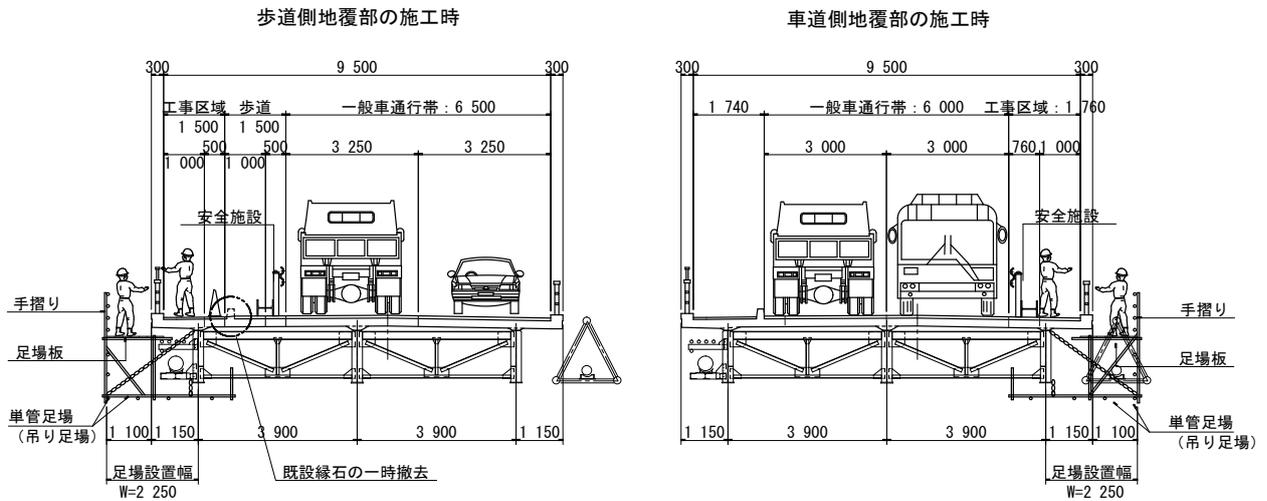
$$V=0.230*0.025*22.22 = 0.128 \text{ m}^3$$

型枠

$$A=0.025*2*22.22 = 1.11 \text{ m}^2$$

仮設工：施工用吊足場数量計算書

断面図及び参考図



1.0m当たり計算書

【施工用吊り足場】

1, 車道側地覆の施工時

足場（鋼橋用吊り足場）＝足場設置幅＊延長

$$A=2.250 \times 1.00 = 2.250 \text{ 掛m}^2$$

2, 歩道側地覆の施工時

足場（鋼橋用吊り足場）＝足場設置幅＊延長

$$A=2.250 \times 1.00 = 2.250 \text{ 掛m}^2$$

仮設工：施工用足場数量計算書

1.0式当たり計算書

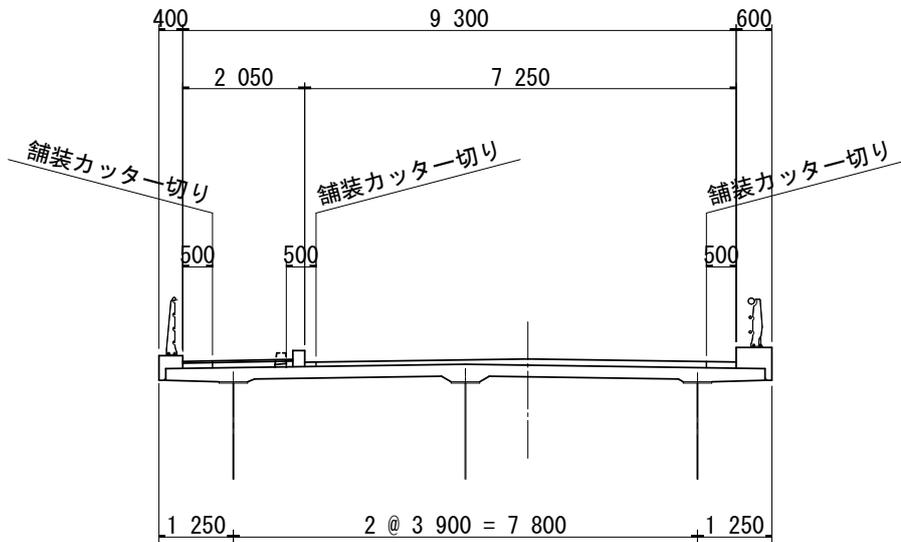
下表に各ブロック別の足場数量を集計する。

足場工集計表

測 点	施工延長	歩道側地覆施工		車道側地覆施工		合 計	備 考
		単位当たり	足場数量	単位当たり	足場数量		
	m	掛m2	掛m2	掛m2	掛m2	掛m2	
A 1-P 1	40.94	2.25	92.12	2.25	92.12	184.24	40.81+0.13
P 1-P 2	22.84		51.39		51.39	102.78	22.78+0.06
P 2-P 3	57.16		128.61		128.61	257.22	57.10+0.06
P 3-P 4	22.84		51.39		51.39	102.78	22.78+0.06
P 4-P 5	40.90		92.03		92.03	184.06	40.81+0.09
P 5-P 6	23.04		51.84		51.84	103.68	22.92+0.12
P 6-P 7	23.04		51.84		51.84	103.68	22.92+0.12
P 7-P 8	23.04		51.84		51.84	103.68	22.92+0.12
P 8-P 9			0.00		0.00	0.00	22.92+0.12
P 9-P10			0.00		0.00	0.00	22.92+0.12
P10-P11			0.00		0.00	0.00	22.92+0.12
P11-A 2			0.00		0.00	0.00	22.92+0.16
合 計	253.80				571.06		571.06

仮設工：舗装カッター切数量計算書

断面図及び参考図



1.0m当たり計算書

【舗装カッター切り】

1. アスファルト舗装カッター切り (t=60mm)

1. 車道側地覆施工時

$$L=1.00 \quad = \quad 1.00 \text{ m}$$

2. 歩道側地覆施工時

$$L=1.00 \quad = \quad 1.00 \text{ m}$$

3. 縁石施工時

$$L=1.00 \quad = \quad 1.00 \text{ m}$$

撤 去 工 数 量 計 算 書

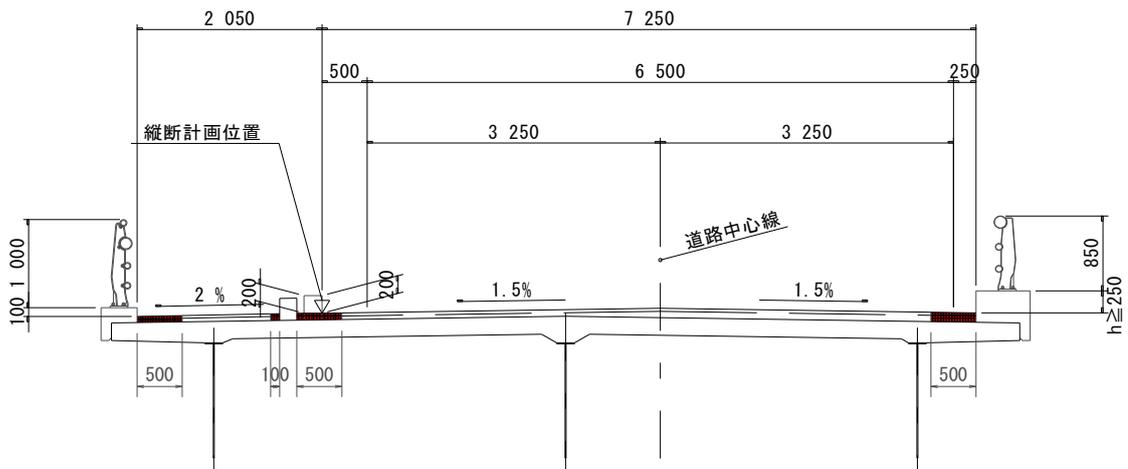
1.0式当たり計算書

撤 去 工 集 計 表

測 点	舗装版撤去		地覆・縁石撤去		高欄撤去		
	舗装撤去	廃棄物処理	無筋構造物	無筋構造物	上流側	下流側	合 計
	m2	m3	m3	m3	kg	kg	kg
A 1-P 1	64.34	3.86	3.67	1.96	1,217.5	964.0	2,181.5
P 1-P 2	35.49	2.13	2.05	1.09	669.0	529.1	1,198.1
P 2-P 3	90.40	5.42	5.14	2.74	1,695.4	1,342.1	3,037.5
P 3-P 4	35.33	2.12	2.05	1.09	669.0	529.1	1,198.1
P 4-P 5	64.34	3.86	3.67	1.96	1,217.5	964.0	2,181.5
P 5-P 6	35.87	2.15	2.02	1.08	671.4	530.9	1,202.3
P 6-P 7	35.87	2.15	2.02	1.08	671.4	530.9	1,202.3
P 7-P 8	35.87	2.15	2.02	1.08	671.4	530.9	1,202.3
P 8-P 9							0.0
P 9-P10							0.0
P10-P11							0.0
P11-A 2							0.0
合 計	397.51	23.84	22.64	12.08	7,482.6	5,921.0	13,403.6

撤 去 工 : 舗 装 数 量 計 算 書

断 面 図 及 び 参 考 図



【ブロック別延長一覧表:伸縮装置幅を含む】

単位 : m

ブロック	A 1-P 1	P 1-P 2	P 2-P 3	P 3-P 4	P 4-P 5	P 5-P 6	備 考
延 長	40.94	22.84	57.16	22.84	40.94	23.04	
ブロック	P 6-P 7	P 7-P 8	P 8-P 9	P 9-P10	P10-P11	P11-A 2	備 考
延 長	23.04	23.04	23.04	23.04	23.04	23.08	

1.0m当たり計算書

【単位長さ当たり数量】

舗装撤去 (アスファルト舗装 : t=60mm)

車道側 $A=1.000 \times 1.000$ = 1.000 m²

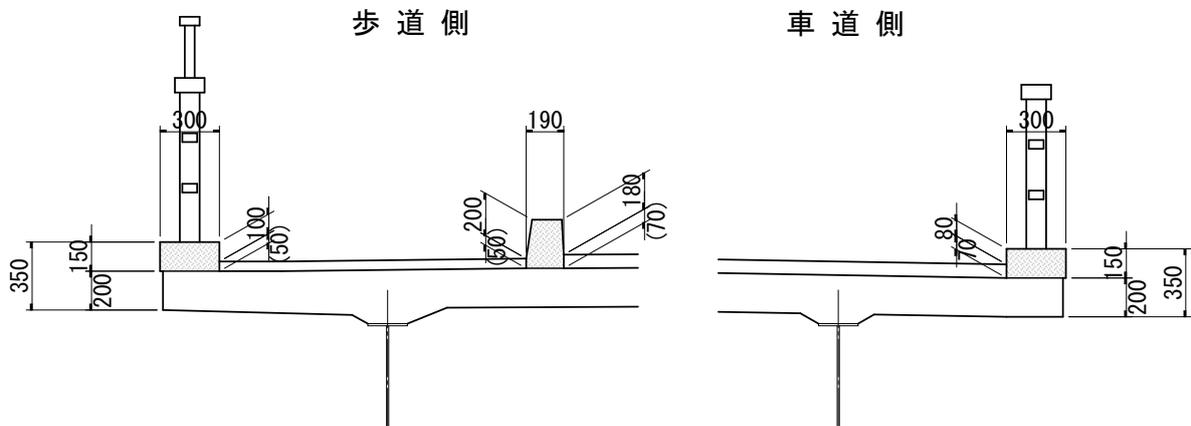
歩道側 $A=0.600 \times 1.000$ = 0.600 m²

産業廃棄物処理 (アスファルト殻)

$V=(1.000+0.600) \times 0.060$ = 0.096 m³

撤去工：地覆，縁石数量計算書

断面図及び参考図



1.0m当たり計算書

【単位長さ当たり数量】

既設地覆（無筋構造物）

車道側 $V=0.300 \times 0.150 \times 1.000$

= 0.045

歩道側 $V=0.300 \times 0.150 \times 1.000$

= 0.045

合 計 0.090 m³

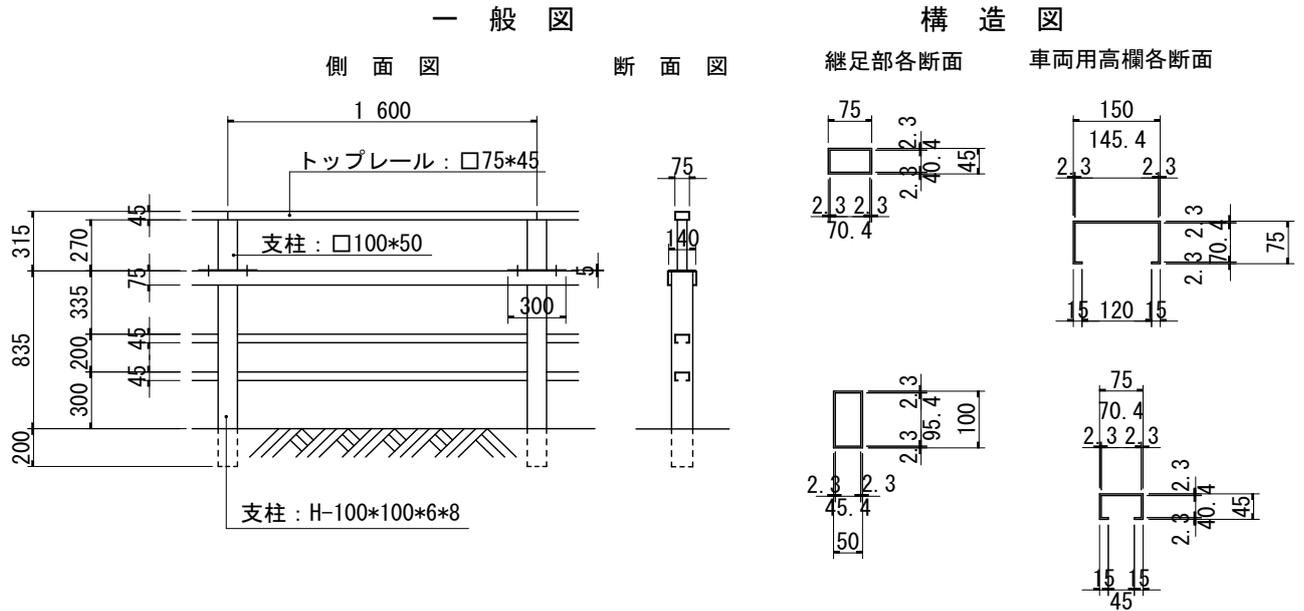
既設縁石（無筋構造物）

$A=0.190 \times 0.250 \times 1.000$

= 0.048 m³

撤 去 工 : 高 欄 数 量 計 算 書

断 面 図 及 び 参 考 図



1.0m 当 たり 計 算 書

【車両用防護柵】

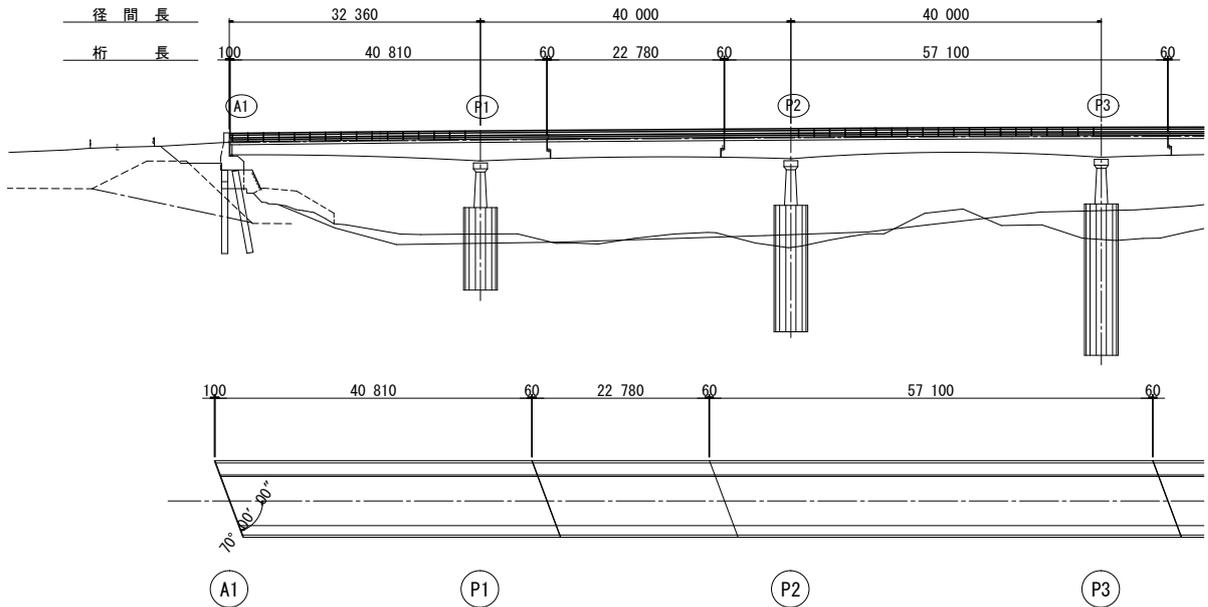
- 1) 支柱 : H-100*100*6*8 W=16.9 kg/m
- $$W = (0.835 + 0.200) * 16.9 = 17.492 \text{ kg/本}$$
- 2) 横棧
- 頂部横棧
- $$W = (0.150 * 0.075 - 0.1454 * 0.0704 - 0.120 * 0.0023) * 7850 * 1.000 = 5.792$$
- 中段横棧
- $$W = (0.075 * 0.045 - 0.0704 * 0.0404 - 0.045 * 0.0023) * 7850 * 1.000 = 3.355$$
- 合 計 9.147 kg/m

【歩行者用防護柵】

- 1) 支柱
- $$W = (0.100 * 0.050 - 0.0954 * 0.0454) * 7850 * 0.270 = 1.418 \text{ kg/本}$$
- 2) トURREール
- $$W = (0.075 * 0.045 - 0.0704 * 0.0404) * 7850 * 1.000 = 4.167 \text{ kg/m}$$
- 3) ベースプレート
- $$W = 0.300 * 0.140 * 0.005 * 7850 = 1.649 \text{ kg/枚}$$
- 4) ボルトナット (M10*40 W=0.035kg/組)
- $$W = 0.035 * 4 = 0.140 \text{ kg/箇所}$$

撤 去 工 (A1-P1) 数 量 計 算 書

断 面 図 及 び 参 考 図



1. 0式当たり計算書

1, 舗装版撤去

撤去延長：ブロック長－伸縮装置

$$L = 40.810 - (0.250 + 0.350) = 40.210 \text{ m}$$

1) アスファルト舗装撤去 (t=60mm)

車道部 $A = 1.000 * 40.210 = 40.21$

歩道部 $A = 0.600 * 40.210 = 24.13$

合 計 64.34 m²

2) 産業廃棄物処理 (アスファルト殻)

$$V = 64.34 * 0.060 = 3.86 \text{ m}^3$$

2, 地覆・縁石撤去

1) 既設地覆撤去 (無筋構造物)

$$V = 0.090 * 40.810 = 3.67 \text{ m}^3$$

2) 既設縁石撤去 (無筋構造物)

$$V = 0.048 * 40.810 = 1.96 \text{ m}^3$$

撤 去 工 (A1-P1) 数 量 計 算 書

1.0式当たり計算書

3, 既設高欄撤去

予備計算

支柱の本数 $N=40.810/1.600$	=	26 本
横棧延長 上段 $L=40.810$	=	40.810 m
横棧延長 中段 $L=40.810-26*0.006$	=	40.654 m

1) 上流側高欄

・ 車両用防護柵部

支柱 $W=26*17.492$	=	454.8
横棧 上段 $W=40.810*5.792$	=	236.4
横棧 中段 $W=40.654*3.355*2$	=	272.8
	小 計	964.0 kg

・ 歩行者用防護柵部

支柱 $W=26*1.418$	=	36.9
トップレール $W=40.810*4.167$	=	170.1
ベースプレート $W=26*1.649$	=	42.9
ボルトナット $W=26*0.140$	=	3.6
	小 計	253.5 kg
	合 計	1,217.5 kg

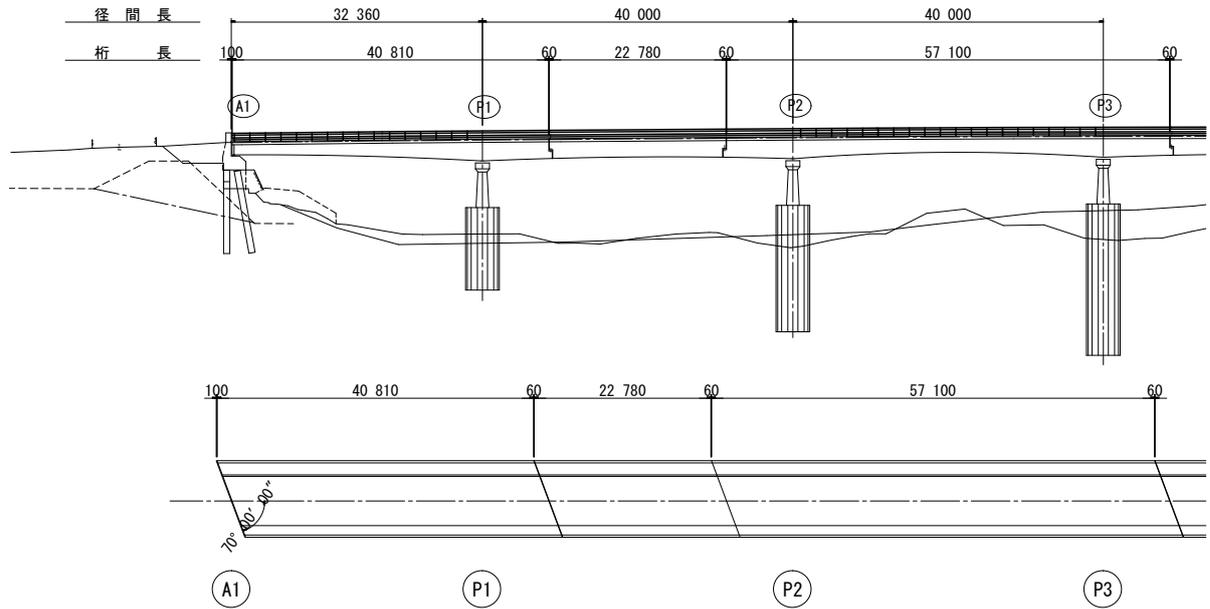
2) 下流側高欄

・ 車両用防護柵部

支柱 $W=26*17.492$	=	454.8
横棧 上段 $W=40.810*5.792$	=	236.4
横棧 中段 $W=40.654*3.355*2$	=	272.8
	合 計	964.0 kg

撤 去 工 (P1-P2) 数 量 計 算 書

断 面 図 及 び 参 考 図



1. 0式当たり計算書

1, 舗装版撤去

撤去延長：ブロック長－伸縮装置

$$L=22.780-(0.350+0.250) = 22.180 \text{ m}$$

1) アスファルト舗装撤去 (t=60mm)

車道部 $A=1.000 \times 22.180 = 22.18$

歩道部 $A=0.600 \times 22.180 = 13.31$

合 計 35.49 m²

2) 産業廃棄物処理 (アスファルト殻)

$$V=35.49 \times 0.060 = 2.13 \text{ m}^3$$

2, 地覆・縁石撤去

1) 既設地覆撤去 (無筋構造物)

$$V=0.090 \times 22.780 = 2.05 \text{ m}^3$$

2) 既設縁石撤去 (無筋構造物)

$$V=0.048 \times 22.780 = 1.09 \text{ m}^3$$

撤 去 工 (P1-P2) 数 量 計 算 書

1. 0式当たり計算書

3, 既設高欄撤去

予備計算

支柱の本数 $N=22.780/1.600$	=	14 本
横棧延長 上段 $L=22.780$	=	22.780 m
横棧延長 中段 $L=22.780-14*0.006$	=	22.696 m

1) 上流側高欄

・ 車両用防護柵部

支柱 $W=14*17.492$	=	244.9
横棧 上段 $W=22.780*5.792$	=	131.9
横棧 中段 $W=22.696*3.355*2$	=	152.3
	小 計	529.1 kg

・ 歩行者用防護柵部

支柱 $W=14*1.418$	=	19.9
トップレール $W=22.780*4.167$	=	94.9
ベースプレート $W=14*1.649$	=	23.1
ボルトナット $W=14*0.140$	=	2.0
	小 計	139.9 kg
	合 計	669.0 kg

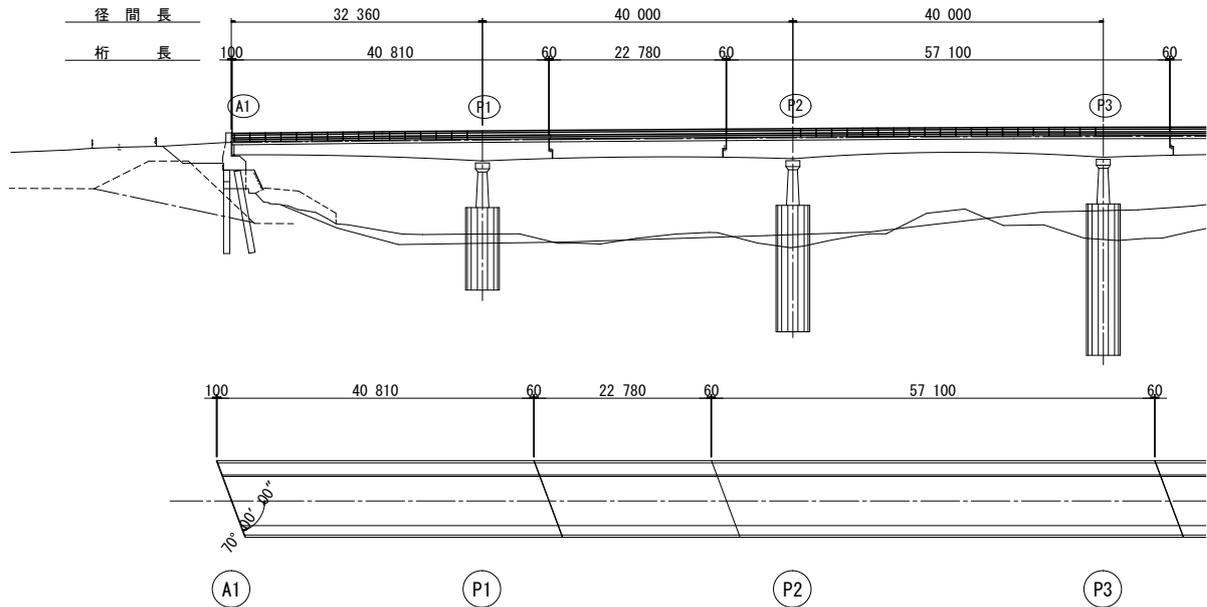
2) 下流側高欄

・ 車両用防護柵部

支柱 $W=14*17.492$	=	244.9
横棧 上段 $W=22.780*5.792$	=	131.9
横棧 中段 $W=22.696*3.355*2$	=	152.3
	合 計	529.1 kg

撤 去 工 (P2-P3) 数 量 計 算 書

断 面 図 及 び 参 考 図



1. 0式当たり計算書

1, 舗装版撤去

撤去延長：ブロック長－伸縮装置

$$L = 57.100 - (0.250 + 0.350) = 56.500 \text{ m}$$

1) アスファルト舗装撤去 (t=60mm)

車道部 $A = 1.000 * 56.500 = 56.50$

歩道部 $A = 0.600 * 56.500 = 33.90$

合 計 90.40 m²

2) 産業廃棄物処理 (アスファルト殻)

$$V = 90.40 * 0.060 = 5.42 \text{ m}^3$$

2, 地覆・縁石撤去

1) 既設地覆撤去 (無筋構造物)

$$V = 0.090 * 57.100 = 5.14 \text{ m}^3$$

2) 既設縁石撤去 (無筋構造物)

$$V = 0.048 * 57.100 = 2.74 \text{ m}^3$$

撤 去 工 (P2-P3) 数 量 計 算 書

1. 0式当たり計算書

3, 既設高欄撤去

予備計算

支柱の本数 $N=57.100/1.600$	=	36 本
横棧延長 上段 $L=57.100$	=	57.100 m
横棧延長 中段 $L=57.100-36*0.006$	=	56.884 m

1) 上流側高欄

・ 車両用防護柵部

支柱 $W=36*17.492$	=	629.7
横棧 上段 $W=57.100*5.792$	=	330.7
横棧 中段 $W=56.884*3.355*2$	=	381.7
	小 計	1,342.1 kg

・ 歩行者用防護柵部

支柱 $W=36*1.418$	=	51.0
トップレール $W=57.100*4.167$	=	237.9
ベースプレート $W=36*1.649$	=	59.4
ボルトナット $W=36*0.140$	=	5.0
	小 計	353.3 kg
	合 計	1,695.4 kg

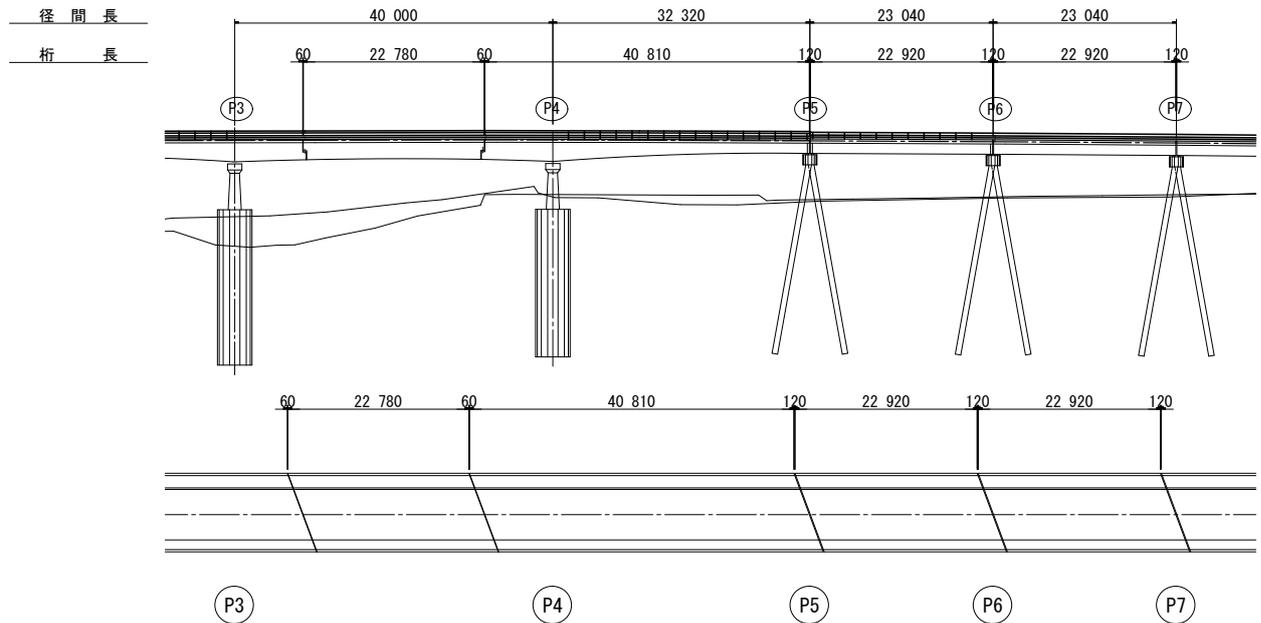
2) 下流側高欄

・ 車両用防護柵部

支柱 $W=36*17.492$	=	629.7
横棧 上段 $W=57.100*5.792$	=	330.7
横棧 中段 $W=56.884*3.355*2$	=	381.7
	合 計	1,342.1 kg

撤 去 工 (P3-P4) 数 量 計 算 書

断 面 図 及 び 参 考 図



1. 0式当たり計算書

1, 舗装版撤去

撤去延長：ブロック長－伸縮装置

$$L=22.780-(0.350+0.350) = 22.080 \text{ m}$$

1) アスファルト舗装撤去 (t=60mm)

車道部 $A=1.000*22.080 = 22.08$

歩道部 $A=0.600*22.080 = 13.25$

合 計 35.33 m²

2) 産業廃棄物処理 (アスファルト殻)

$$V=35.33*0.060 = 2.12 \text{ m}^3$$

2, 地覆・縁石撤去

1) 既設地覆撤去 (無筋構造物)

$$V=0.090*22.780 = 2.05 \text{ m}^3$$

2) 既設縁石撤去 (無筋構造物)

$$V=0.048*22.780 = 1.09 \text{ m}^3$$

撤 去 工 (P3-P4) 数 量 計 算 書

1. 0式当たり計算書

3, 既設高欄撤去

予備計算

支柱の本数 $N=22.780/1.600$	=	14 本
横棧延長 上段 $L=22.780$	=	22.780 m
横棧延長 中段 $L=22.780-14*0.006$	=	22.696 m

1) 上流側高欄

・ 車両用防護柵部

支柱 $W=14*17.492$	=	244.9
横棧 上段 $W=22.780*5.792$	=	131.9
横棧 中段 $W=22.696*3.355*2$	=	152.3
	小 計	529.1 kg

・ 歩行者用防護柵部

支柱 $W=14*1.418$	=	19.9
トップレール $W=22.780*4.167$	=	94.9
ベースプレート $W=14*1.649$	=	23.1
ボルトナット $W=14*0.140$	=	2.0
	小 計	139.9 kg
	合 計	669.0 kg

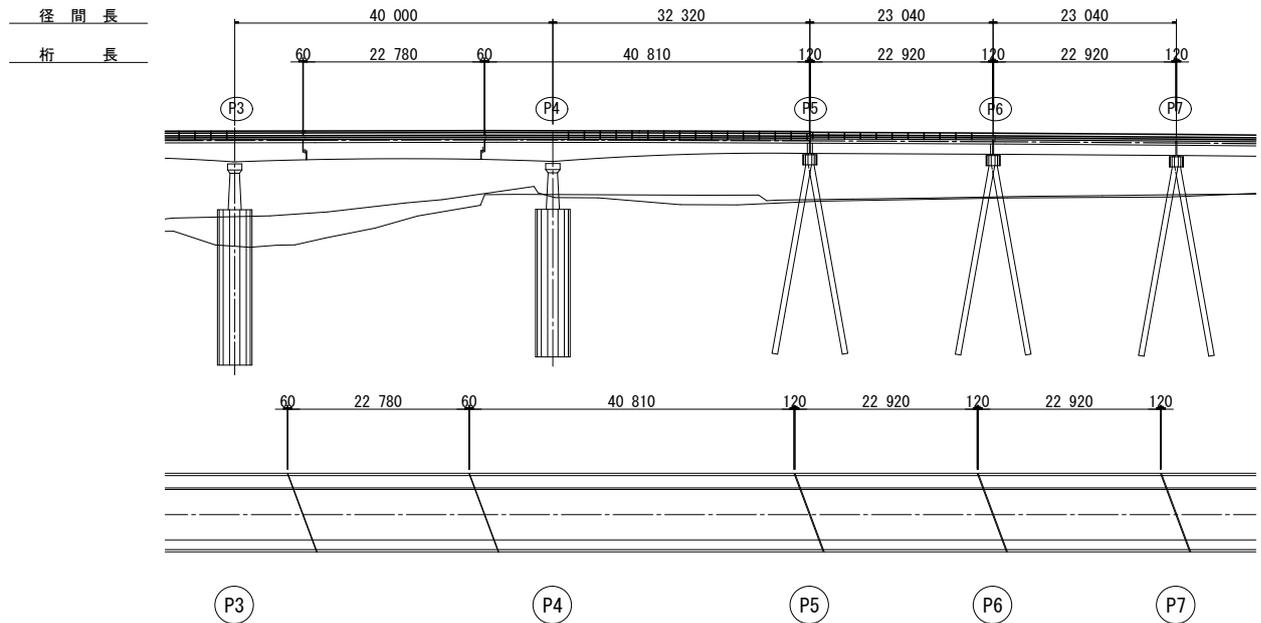
2) 下流側高欄

・ 車両用防護柵部

支柱 $W=14*17.492$	=	244.9
横棧 上段 $W=22.780*5.792$	=	131.9
横棧 中段 $W=22.696*3.355*2$	=	152.3
	合 計	529.1 kg

撤 去 工 (P4-P5) 数 量 計 算 書

断 面 図 及 び 参 考 図



1. 0式当たり計算書

1, 舗装版撤去

撤去延長：ブロック長－伸縮装置

$$L=40.810-(0.350+0.250) = 40.210 \text{ m}$$

1) アスファルト舗装撤去 (t=60mm)

$$\text{車道部 } A=1.000*40.210 = 40.21$$

$$\text{歩道部 } A=0.600*40.210 = 24.13$$

$$\text{合 計} = 64.34 \text{ m}^2$$

2) 産業廃棄物処理 (アスファルト殻)

$$V=64.34*0.060 = 3.86 \text{ m}^3$$

2, 地覆・縁石撤去

1) 既設地覆撤去 (無筋構造物)

$$V=0.090*40.810 = 3.67 \text{ m}^3$$

2) 既設縁石撤去 (無筋構造物)

$$V=0.048*40.810 = 1.96 \text{ m}^3$$

撤 去 工 (P4-P5) 数 量 計 算 書

1. 0式当たり計算書

3, 既設高欄撤去

予備計算

支柱の本数 $N=40.810/1.600$	=	26 本
横棧延長 上段 $L=40.810$	=	40.810 m
横棧延長 中段 $L=40.810-26*0.006$	=	40.654 m

1) 上流側高欄

・ 車両用防護柵部

支柱 $W=26*17.492$	=	454.8
横棧 上段 $W=40.810*5.792$	=	236.4
横棧 中段 $W=40.654*3.355*2$	=	272.8
	小 計	964.0 kg

・ 歩行者用防護柵部

支柱 $W=26*1.418$	=	36.9
トップレール $W=40.810*4.167$	=	170.1
ベースプレート $W=26*1.649$	=	42.9
ボルトナット $W=26*0.140$	=	3.6
	小 計	253.5 kg
	合 計	1,217.5 kg

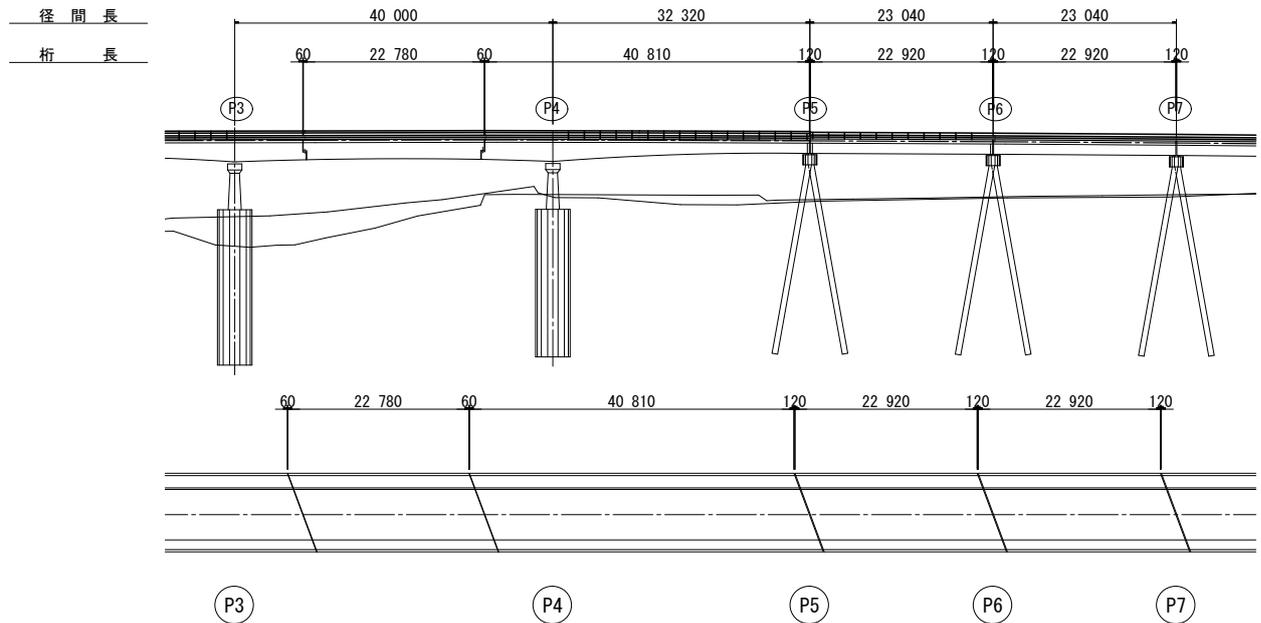
2) 下流側高欄

・ 車両用防護柵部

支柱 $W=26*17.492$	=	454.8
横棧 上段 $W=40.810*5.792$	=	236.4
横棧 中段 $W=40.654*3.355*2$	=	272.8
	合 計	964.0 kg

撤 去 工 (P5-P6) 数 量 計 算 書

断 面 図 及 び 参 考 図



1. 0式当たり計算書

1, 舗装版撤去

撤去延長：ブロック長－伸縮装置

$$L = 22.920 - (0.250 + 0.250) = 22.420 \text{ m}$$

1) アスファルト舗装撤去 (t=60mm)

$$\text{車道部 } A = 1.000 * 22.420 = 22.42$$

$$\text{歩道部 } A = 0.600 * 22.420 = 13.45$$

$$\text{合 計} = 35.87 \text{ m}^2$$

2) 産業廃棄物処理 (アスファルト殻)

$$V = 35.87 * 0.060 = 2.15 \text{ m}^3$$

2, 地覆・縁石撤去

1) 既設地覆撤去 (無筋構造物)

$$V = 0.090 * 22.420 = 2.02 \text{ m}^3$$

2) 既設縁石撤去 (無筋構造物)

$$V = 0.048 * 22.420 = 1.08 \text{ m}^3$$

撤 去 工 (P5-P6) 数 量 計 算 書

1. 0式当たり計算書

3, 既設高欄撤去

予備計算

支柱の本数 $N=22.920/1.600$	=	14 本
横棧延長 上段 $L=22.920$	=	22.920 m
横棧延長 中段 $L=22.920-14*0.006$	=	22.836 m

1) 上流側高欄

・ 車両用防護柵部

支柱 $W=14*17.492$	=	244.9
横棧 上段 $W=22.920*5.792$	=	132.8
横棧 中段 $W=22.836*3.355*2$	=	153.2
	小 計	530.9 kg

・ 歩行者用防護柵部

支柱 $W=14*1.418$	=	19.9
トップレール $W=22.920*4.167$	=	95.5
ベースプレート $W=14*1.649$	=	23.1
ボルトナット $W=14*0.140$	=	2.0
	小 計	140.5 kg
	合 計	671.4 kg

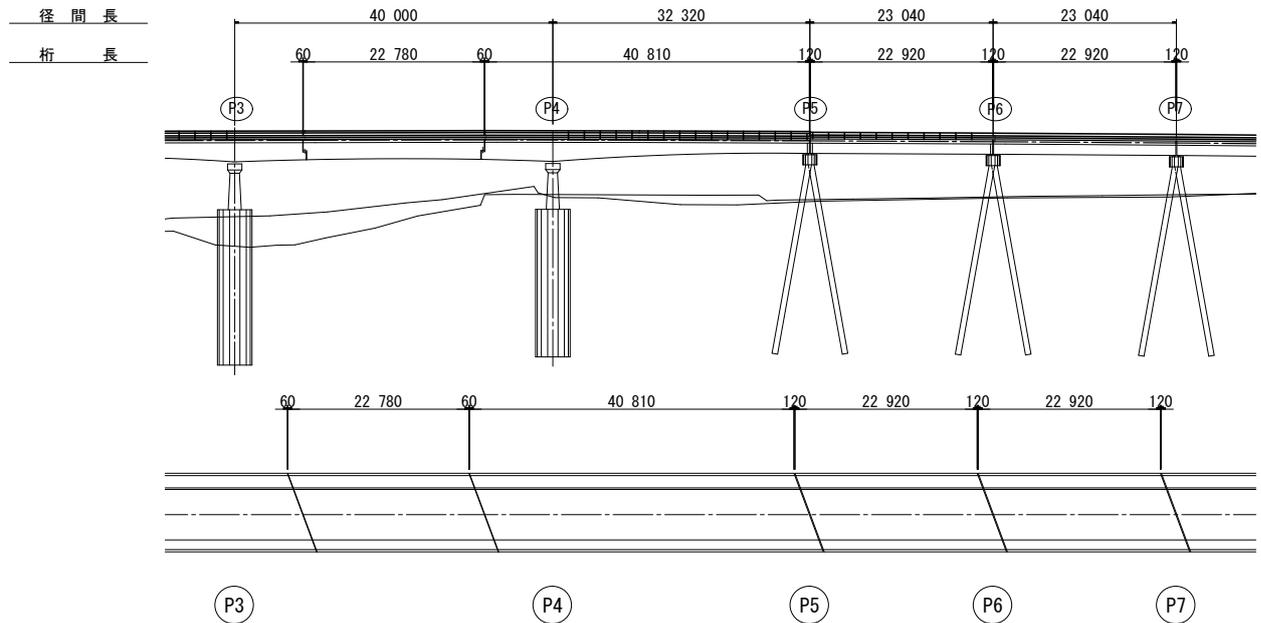
2) 下流側高欄

・ 車両用防護柵部

支柱 $W=14*17.492$	=	244.9
横棧 上段 $W=22.920*5.792$	=	132.8
横棧 中段 $W=22.836*3.355*2$	=	153.2
	合 計	530.9 kg

撤 去 工 (P6-P7) 数 量 計 算 書

断 面 図 及 び 参 考 図



1. 0式当たり計算書

1, 舗装版撤去

撤去延長：ブロック長－伸縮装置

$$L = 22.920 - (0.250 + 0.250) = 22.420 \text{ m}$$

1) アスファルト舗装撤去 (t=60mm)

$$\text{車道部 } A = 1.000 * 22.420 = 22.42$$

$$\text{歩道部 } A = 0.600 * 22.420 = 13.45$$

$$\text{合 計} = 35.87 \text{ m}^2$$

2) 産業廃棄物処理 (アスファルト殻)

$$V = 35.87 * 0.060 = 2.15 \text{ m}^3$$

2, 地覆・縁石撤去

1) 既設地覆撤去 (無筋構造物)

$$V = 0.090 * 22.420 = 2.02 \text{ m}^3$$

2) 既設縁石撤去 (無筋構造物)

$$V = 0.048 * 22.420 = 1.08 \text{ m}^3$$

撤 去 工 (P6-P7) 数 量 計 算 書

1. 0式当たり計算書

3, 既設高欄撤去

予備計算

支柱の本数 $N=22.920/1.600$	=	14 本
横棧延長 上段 $L=22.920$	=	22.920 m
横棧延長 中段 $L=22.920-14*0.006$	=	22.836 m

1) 上流側高欄

・ 車両用防護柵部

支柱 $W=14*17.492$	=	244.9
横棧 上段 $W=22.920*5.792$	=	132.8
横棧 中段 $W=22.836*3.355*2$	=	153.2
	小 計	530.9 kg

・ 歩行者用防護柵部

支柱 $W=14*1.418$	=	19.9
トップレール $W=22.920*4.167$	=	95.5
ベースプレート $W=14*1.649$	=	23.1
ボルトナット $W=14*0.140$	=	2.0
	小 計	140.5 kg
	合 計	671.4 kg

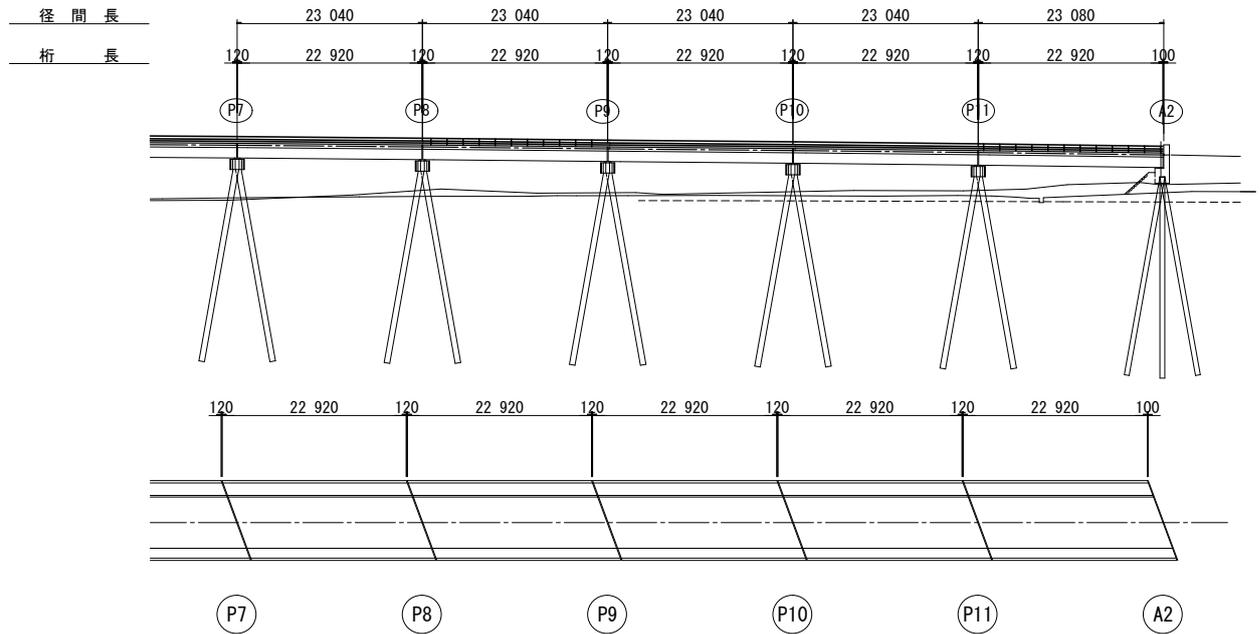
2) 下流側高欄

・ 車両用防護柵部

支柱 $W=14*17.492$	=	244.9
横棧 上段 $W=22.920*5.792$	=	132.8
横棧 中段 $W=22.836*3.355*2$	=	153.2
	合 計	530.9 kg

撤 去 工 (P7-P8) 数 量 計 算 書

断 面 図 及 び 参 考 図



1. 0式当たり計算書

1, 舗装版撤去

撤去延長：ブロック長－伸縮装置

$$L = 22.920 - (0.250 + 0.250) = 22.420 \text{ m}$$

1) アスファルト舗装撤去 (t=60mm)

$$\text{車道部 } A = 1.000 \times 22.420 = 22.42$$

$$\text{歩道部 } A = 0.600 \times 22.420 = 13.45$$

$$\text{合 計} = 35.87 \text{ m}^2$$

2) 産業廃棄物処理 (アスファルト殻)

$$V = 35.87 \times 0.060 = 2.15 \text{ m}^3$$

2, 地覆・縁石撤去

1) 既設地覆撤去 (無筋構造物)

$$V = 0.090 \times 22.420 = 2.02 \text{ m}^3$$

2) 既設縁石撤去 (無筋構造物)

$$V = 0.048 \times 22.420 = 1.08 \text{ m}^3$$

撤 去 工 (P7-P8) 数 量 計 算 書

1. 0式当たり計算書

3, 既設高欄撤去

予備計算

支柱の本数 $N=22.920/1.600$	=	14 本
横棧延長 上段 $L=22.920$	=	22.920 m
横棧延長 中段 $L=22.920-14*0.006$	=	22.836 m

1) 上流側高欄

・ 車両用防護柵部

支柱 $W=14*17.492$	=	244.9
横棧 上段 $W=22.920*5.792$	=	132.8
横棧 中段 $W=22.836*3.355*2$	=	153.2
	小 計	530.9 kg

・ 歩行者用防護柵部

支柱 $W=14*1.418$	=	19.9
トップレール $W=22.920*4.167$	=	95.5
ベースプレート $W=14*1.649$	=	23.1
ボルトナット $W=14*0.140$	=	2.0
	小 計	140.5 kg
	合 計	671.4 kg

2) 下流側高欄

・ 車両用防護柵部

支柱 $W=14*17.492$	=	244.9
横棧 上段 $W=22.920*5.792$	=	132.8
横棧 中段 $W=22.836*3.355*2$	=	153.2
	合 計	530.9 kg

鋼部材損傷部補修工 (対傾構補修)

添接部あて板	SS400			
		0.290 × 0.009 × 0.240 × 2 × 7850	=	9.83 kg
ボルト	S10T			
		TCB M22 × 65	=	10 本
ボルト	S10T			
		TCB M22 × 65	=	10 本
塗装	Rc-II 塗装系		=	1 m2
		防食下地：有機ジンクリッチペイント(2回)		
		下塗：弱溶剤型変性エポキシ樹脂塗料 (下塗)		
		下塗：弱溶剤型変性エポキシ樹脂塗料 (下塗)		
		中塗：弱溶剤形ふっ素樹脂塗料 (中塗)		
		上塗：弱溶剤形ふっ素樹脂塗料 (上塗)		