

見積参考資料

工事名 R 7 吉土 植桜鴨島線（楠谷橋） 吉・川島山田 橋梁架替工事

◇経費情報◇

工種区分	道路改良工事
単価地区	徳島東部 1
単価使用年月	令和 7年 7月
施工地域・工事場所	補正無し（地方部 施工場所が一般交通等の影響を受けない場合）
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
週休 2 日確保工事に係る経費補正	週休 2 日（月単位）

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。

設計内訳書（本01）

工事名	R 7 吉土 植桜鴨島線（楠谷橋） 吉・川島山田 橋梁架替工事				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				
道路土工		式	1				
路床盛土工		式	1				
路床盛土	施工幅員:2.5m以上4.0m未満	m3	20				単 1号
残土処理工		式	1				
土砂等運搬	土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)	m3	65				単 2号
残土等処分		m3	65				単 3号
舗装工		式	1				
橋面防水工		式	1				
橋面防水	防水工種類:塗膜防水	m2	21				単 4号
舗装打換え工		式	1				
下層路盤	路盤材種類:再生クラッシュ RC-30, 仕上り厚:150mm	m2	58				単 5号
上層路盤	路盤材種類:再生粒度調整碎石 RM-30, 仕上り厚:100mm	m2	58				単 6号

設計内訳書（本01）

工事名	R 7 吉土 植桜鴨島線（楠谷橋） 吉・川島山田 橋梁架替工事				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
表層	材料種類:再生密粒度アスコン(13), 舗装厚:50mm, 平均幅員:3.0m超	m2	58				単 7号
防護柵工		式	1				
路側防護柵工		式	1				
ガードレール	ガードレール規格(標準型・Co用):塗装品 Gr-C-2B, 施工規模:21m以上100m未満, 曲線部補正:無	m	29				単 8号
区画線工		式	1				
区画線工		式	1				
溶融式区画線	施工方法区分:溶融式手動, 規格・仕様区分:実線 15cm, 塗布厚:厚1.5mm, 排水性舗装:無し	m	29				単 9号
河床工		式	1				
河床工		式	1				
コンクリート	18-8-40 (BB)	m3	26				単 10号
型枠	一般型枠	m2	12				単 11号
カルハート工		式	1				
作業土工		式	1				

設計内訳書（本01）

工事名	R 7 吉土 植桜鴨島線（楠谷橋） 吉・川島山田 橋梁架替工事				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
床掘り(掘削)	土質:土砂	m3	80				単 12号
埋戻し	土質:土砂	m3	80				単 13号
場所打函渠工		式	1				
均しコンクリート	コンクリート規格:18-8-40(高炉), 敷厚:16.3cm	m2	16				単 14号
コンクリート	内空幅:3.5m, 内空高さ:3.3m, コンクリート規格:24-12-25(20)(高炉), 養生費:一般養生, コンクリート夜間割増:無し	m3	75				単 15号
鉄筋	鉄筋材料規格・径:SD345 D13	t	1.1				単 16号
鉄筋	鉄筋材料規格・径:SD345 D16～25	t	5.5				単 17号
鉄筋	鉄筋材料規格・径:SD345 D29～32	t	2.1				単 18号
型枠	型枠の種類:一般型枠	m2	248				単 19号
支保	支保耐力:f<=40kN/m2[t<=120cm]	空m3	55				単 20号
支保	支保耐力:40kN/m2<f<=80kN/m2[120<t<=250cm]	空m3	20				単 21号
足場	安全ネット:有り	掛m2	236				単 22号
橋梁付属物工		式	1				

設計内訳書（本01）

工事名	R 7 吉土 植桜鴨島線（楠谷橋） 吉・川島山田 橋梁架替工事				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
踏掛板		式	1				
踏掛板	目地板、路盤紙含む	m3	17				単 23号
鉄筋	SD345 D13	t	0.026				単 24号
鉄筋	SD345 D16～D25	t	3.11				単 25号
橋梁床版工		式	1				
旧橋撤去工		式	1				
吊り足場	TYPEA1	m2	28				単 26号
吊孔削孔		個	12				単 27号
床版切断工	切断深さ200mm	m	12				単 28号
床版切断工	切断深さ250mm	m	24				単 29号
ブロック撤去	現場～二次破砕場までの運搬10km含む	m2	21				単 30号
二次破砕	二次破砕～処分場までの運搬10km含む	m3	6				単 31号
構造物撤去工		式	1				

設計内訳書（本01）

工事名	R 7 吉土 植桜鴨島線（楠谷橋） 吉・川島山田 橋梁架替工事				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
作業土工		式	1				
床掘り（掘削）	土質：土砂	m3	3				単 32号 橋面（既設舗装）
構造物取壊し工		式	1				
コンクリート構造物取壊し	構造物区分：鉄筋構造物，工法区分：機械施工	m3	5				単 33号 鉄筋
コンクリート構造物取壊し	構造物区分：無筋構造物，工法区分：機械施工	m3	38				単 34号 無筋
舗装版破碎	舗装版種別：アスファルト舗装版，舗装版厚：10cm	m2	13				単 35号
舗装版破碎	舗装版種別：コンクリート舗装版，舗装版厚：15cm	m2	21				単 36号
仮設工		式	1				
工事用道路工		式	1				
掘削	切土	m3	6				単 37号
工事用道路盛土	施工幅員：2.5m以上4.0m未満	m3	10				単 38号
敷鉄板	鋼材規格：22×1,524×3,048 (mm)，作業区分：設置・撤去	m2	18				単 39号
土のう	大型土のう規格：製作・設置 H=1.1m	袋	54				単 40号

設計内訳書（本01）

工事名	R 7 吉土 植桜鴨島線（楠谷橋） 吉・川島山田 橋梁架替工事				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
土のう	大型土のう規格:製作・設置 H=1.1m	袋	11				単 41号
土のう	大型土のう規格:移設	袋	32				単 42号
土のう	大型土のう規格:撤去	袋	65				単 43号
殻運搬	殻種別:舗装版破砕	m3	1				単 44号 As舗装
殻処分	殻種別:アスファルト殻	m3	1				単 45号
殻運搬	殻種別:舗装版破砕	m3	1				単 46号 Co舗装
殻運搬	殻種別:コンクリート(無筋)構造物とりこわし	m3	38				単 47号
殻処分	殻種別:コンクリート殻(無筋)	m3	39				単 48号 CO舗装含む
殻運搬	殻種別:コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし	m3	5				単 49号
殻処分	殻種別:コンクリート殻(鉄筋)	m3	10				単 50号 主桁含む
現場発生品運搬処分	廃プラ(土のう袋等)	t	1				単 51号
仮水路工		式	1				
暗渠排水管	全ての費用（材料費含む）	m	8				単 52号

設計内訳書（本01）

工事名	R 7 吉土 植桜鴨島線（楠谷橋） 吉・川島山田 橋梁架替工事				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
暗渠排水管	材料流用、設置撤去のみ	m	8				単 53号
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、0.8t/枚×4枚	t	3.2				単 54号
技術管理費		式	1				
土質等試験費		式	1				内 1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				

設計内訳書（本01）

工事名	R 7 吉土 植桜鴨島線（楠谷橋） 吉・川島山田 橋梁架替工事					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	
工事価格		式	1					
消費税額及び地方消費税額		式	1					
工事費計		式	1					

一式当り内訳書

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 1号	土質等試験費						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
土質等試験費(一式入力)		式	1				単 86号
合計							

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 1号	路床盛土	施工幅員:2. 5m以上4. 0m未満	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	
路床盛土		2. 5m以上4. 0m未満	m3	1				
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 2号	土砂等運搬	土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)	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	
土砂等運搬		小規模,バックホウ山積0. 28m3(平積0. 2m3),土砂(岩塊・玉石混り土含む),無し, 3. 5km以下	m3	1				
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 3号	残土等処分		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	
残土等処分			m3	1				
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 4号	橋面防水	防水工種類: 塗膜防水	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	
塗膜系防水		新設, 無, 無, 200m2未満, 無	m 2	1			単 55号	
合計								
単価							円／m2	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 5号	下層路盤	路盤材種類:再生クラッシュ RC-30, 仕上り厚:150mm	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	
下層路盤(車道・路肩部)		150mm, 1層施工, 再生クラッシュ RC-30, 全ての費用	m2	1				
合計								
単価							円／m2	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 6号	上層路盤	路盤材種類:再生粒度調整砕石 RM-30, 仕上り厚:100mm	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	
上層路盤(車道・路肩部)		再生粒度調整砕石 RM-30, 100mm, 1層施工, 全ての費用	m2	1				
合計								
単価							円／m2	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 7号	表層	材料種類:再生密粒度アスコン(13), 舗装厚:50mm, 平均幅員:3. 0m超	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)		3. 0m超, 50mm, 再生密粒度アスコン(13), フライムコート PK-3, 全ての費用	m2	1				
合計								
単価							円/m2	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 8号	ガードレール	ガードレール規格(標準型・Co用):塗装品 Gr-C-2B, 施工規模:21m以上100m未満, 曲線部補正:無	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	
防護柵設置工(ガードレール設置工)		コンクリート建込, Gr-C-2B 塗装品, 21m以上100m未満, 無, 無, 無, 加算無し	m	1			単 56号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 9号	溶融式区画線	施工方法区分:溶融式手動,規格・仕様区分:実線 15cm,塗布厚:厚1.5mm,排水性舗装:無し	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		無し,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 57号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 10号	コンクリート	18-8-40 (BB)	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,コンクリートポンプ車打設,18-8-40(普通),10m3以上100m3未満,一般養生,延長無し,全ての費用	m3	1				
合計								
単価							円/m3	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 11号	型枠	一般型枠	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	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 12号	床掘り(掘削)	土質:土砂	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	
掘削		土砂, 上記以外(小規模), 小規模(標準)	m3	1				
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 13号	埋戻し	土質:土砂	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	
埋戻し		最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	1				
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 14号	均しコンクリート	コンクリート規格:18-8-40(高炉), 敷厚:16. 3cm	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	
コンクリート		無筋・鉄筋構造物, コンクリートポンプ車打設, 18-8-40(高炉), 10m3以上100m3未満, 一般養生, 延長無し, 全ての費用	m3	0. 163				
合計								
単価							円／m2	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 15号	コンクリート	内空幅:3. 5m, 内空高さ:3. 3m, コンクリート規格:24-12-25 (20) (高炉), 養生費:一般養生, コンクリート夜間割増:無し	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(場所打函渠)		24-12-25 (20) (高炉), 一般養生, 延長無し	m3	1				
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 16号	鉄筋	鉄筋材料規格・径: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	
鉄筋工[市場単価]		SD345 D13, 一般構造物, 10t以上(標準), 無, 無, 無, 無, 補正無(鉄筋割合10%未満含む), 補正無(一般構造物)	t	1			単 58号	
合計								
単価							円／t	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 17号	鉄筋	鉄筋材料規格・径: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	
鉄筋工[市場単価]		SD345 D16～25, 一般構造物, 10t以上(標準), 無, 無, 無, 無, 補正無(鉄筋割合10%未満含む), 補正無(一般構造物	t	1			単 59号	
合計								
単価							円/t	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 18号	鉄筋	鉄筋材料規格・径:SD345 D29～32	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	
鉄筋工[市場単価]		SD345 D29～32, 一般構造物, 10t以上(標準), 無, 無, 無, 無, 補正無(鉄筋割合10%未満含む), 補正無(一般構造物	t	1			単 60号	
合計								
単価							円/t	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 19号	型枠	型枠の種類:一般型枠	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	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 20号	支保	支保耐力:f<=40kN/m2[t<=120cm]	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	
パイポット支保・くさび結合支保		くさび結合支保, f<=40kN/m2[t<=120cm], 標準(1.0)	空m3	1			単 61号	
合計								
単価							円/空m3	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 21号	支保	支保耐力:40kN/m2<f<=80kN/m2[120<t<=250cm]	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	
パイポット支保・くさび結合支保		くさび結合支保, 40<f<=80kN/m2[120<t<=250cm], 標準(1.0)	空m3	1			単 62号	
合計								
単価							円／空m3	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 22号	足場	安全ネット:有り	単位	掛m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
足場工		手摺先行型枠組足場, 必要, 標準(1.0)	掛m2	1			単 63号	
合計								
単価							円／掛m2	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 23号	踏掛板	目地板、路盤紙含む	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	
踏掛版設置		24-12-40(高炉), 無し, 有り	m3	1				
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 24号	鉄筋	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	
鉄筋工[市場単価]		SD345 D13, 一般構造物, 10t以上(標準), 無, 無, 無, 無, 補正無(鉄筋割合10%未満含む), 補正無(一般構造物)	t	1			単 64号	
合計								
単価							円／t	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 25号	鉄筋	SD345 D16～D25	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	
鉄筋工[市場単価]		SD345 D16～25, 一般構造物, 10t以上(標準), 無, 無, 無, 無, 補正無(鉄筋割合10%未満含む), 補正無(一般構造物	t	1			単 65号	
合計								
単価							円／t	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 26号	吊り足場	TYPEA1	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	
足場工			m2	1			単 66号	
合計								
単価							円／m2	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 27号	吊孔削孔		単位	個	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人	0. 3				
特殊作業員			人	1. 2				
普通作業員			人	0. 6				
トラック[クレーン装置付] ベーストラック2t積 吊能力2. 9t		機械条件: 供用日当り損料	日	0. 8				
ダイヤモンドビット			本	0. 6			径53±1mm	
諸雑費			式	1			労務費の21%	
合計								
単価							円／個	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 28号	床版切断工	切断深さ200mm	単位	m	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人	0. 39				
特殊作業員			人	0. 78				
普通作業員			人	0. 78				
トラック[クレーン装置付] ベーストラック4～4. 5t積 吊能力2. 9t		機械条件: 供用日当り損料	日	1. 09				
コンクリートカッタープレート			枚	0. 47				
諸雑費			式	1			労務費の18%	
合計								
単価							円／m	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 29号	床版切断工	切断深さ250mm	単位	m	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人	0. 49				
特殊作業員			人	0. 98				
普通作業員			人	0. 98				
トラック[クレーン装置付] ベーストラック4～4. 5t積 吊能力2. 9t		機械条件: 供用日当り損料	日	1. 36				
コンクリートカッタープレート			枚	0. 59				
諸雑費			式	1			労務費の18%	
合計								
単価							円／m	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 30号	ブロック撤去	現場～二次破砕場までの運搬10km含む	単位	m2	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人	0. 3				
特殊作業員			人	1				
普通作業員			人	0. 5				
リフテレンスクレーン[油圧伸縮ジブ型] 排出ガス対策型(第1次基準)16t吊		4, 岩石工の割増対象にしない, 良好, 4. 5時間, 交替制を適用しない, 0, し ない, しない, 6時間	時間	4. 5			単 67号	
トラック[普通型] 4～4. 5t積		3, 岩石工の割増対象にしない, 良好, 4. 1時間, 交替制を適用しない, 0, し ない, しない, 4. 6時間	時間	4. 1			単 68号	
諸雑費			式	1			労務費の10%	
合計								
単価							円／m2	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 31号	二次破碎	二次破碎～処分場までの運搬10km含む	単位	m3	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人	0. 3				
溶接工			人	0. 3				
普通作業員			人	1. 1				
大型フレカ(ベースマシン含まず)油圧式 質量600～800kg級		0, 岩石工の割増対象にしない, 良好, 0日, 交替制を適用しない, 0, しない, しない, 0時間	日	0. 7			単 69号	
バックホ(クロー) [標準] 排ガス型(第2次) 山積0. 8m3		0, 岩石工の割増対象にしない, 良好, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しない, しない, 0時間	時間	1			単 70号	
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級		0, 岩石工の割増対象にしない, 0, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しない, しない, 0時間	時間	4			単 71号	
諸雑費			式	1			労務費の15%	
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 32号	床掘り(掘削)	土質:土砂	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	
掘削		土砂, 上記以外(小規模), 小規模(標準)	m3	1				
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 33号	コンクリート構造物取壊し	構造物区分:鉄筋構造物, 工法区分:機械施工	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		鉄筋構造物, 機械施工, 無し, 無し, 不要	m3	1			単 72号	
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 34号	コンクリート構造物取壊し	構造物区分:無筋構造物, 工法区分: 機械施工	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, 無し, 不要	m3	1			単 73号	
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 35号	舗装版破碎	舗装版種別:アスファルト舗装版, 舗装版厚: 10cm	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		アスファルト舗装版, 無し, 不要, 15cm以下, 有り, 全ての費用	m2	1				
合計								
単価							円／m2	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 36号	舗装版破碎	舗装版種別:コンクリート舗装版, 舗装版厚:15cm	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		コンクリート舗装版, 無し, 不要, 15cm以下, 有り, 全ての費用	m2	1				
合計								
単価							円／m2	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 37号	掘削	切土	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	
掘削		土砂, 上記以外(小規模), 小規模(標準)	m3	1				
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 38号	工事用道路盛土	施工幅員:2. 5m以上4. 0m未満	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	
路体(築堤)盛土		2. 5m以上4. 0m未満	m3	1				
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 39号	敷鉄板	鋼材規格:22×1, 524×3, 048(mm), 作業区分:設置・撤去	単位	m2	単位数量	18	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
敷鉄板設置・撤去		設置・撤去	m2	18			単 74号	
敷鉄板賃料		22×1, 524×3, 048(mm), 無, 12日, 無, 有	枚	4			単 75号	
合計								
単価							円／m2	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 40号	土のう	大型土のう規格:製作・設置 H=1.1m	単位	袋	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
大型土のう工		製作・設置, 流用土, 5m以下, -3m<=H<=2m	袋	1			単 76号	
合計								
単価							円／袋	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 41号	土のう	大型土のう規格:製作・設置 H=1.1m	単位	袋	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
大型土のう工		製作・設置, 流用土, 5mを超え20m以下, 標準(1.0)	袋	1			単 77号	
合計								
単価							円／袋	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 42号	土のう	大型土のう規格:移設	単位	袋	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
大型土のう工		移設(撤去・再設置), 6m以下, -3m<=H<=2m	袋	1			単 78号	
合計								
単価							円／袋	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 43号	土のう	大型土のう規格:撤去	単位	袋	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
大型土のう工		撤去, 6m以下, -3m<=H<=2m	袋	1			単 79号	
合計								
単価							円／袋	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 44号	殻運搬	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(騒音対策不要、厚15cm以下), 無し, 22. 0km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	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 45号	殻処分	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 80号	
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 46号	殻運搬	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(騒音対策不要、厚15cm以下), 無し, 22. 0km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	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 47号	殻運搬	殻種別: コンクリート(無筋)構造物とりこわし	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, 18. 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	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 48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 81号	
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 49号	殻運搬	殻種別:コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし	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(鉄筋)構造物とりこわし, 機械積込, 無し, 14.4km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	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 50号	殻処分	殻種別:コンクリート殻(鉄筋)	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 82号	
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 51号	現場発生品運搬処分	廃プラ(土のう袋等)	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	
現場発生品及び支給品運搬		クレーン装置付2t積、吊能力2. 9t, 無し, 4 3. 0km以下	t	1				
処分費(t)			t	1			単 83号	
合計								
単価							円／t	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 52号	暗渠排水管	全ての費用（材料費含む）	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	
暗渠排水管		据付・撤去, 直管, 200～400mm, 全ての費用	m	1				
合計								
単価							円／m	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 53号	暗渠排水管	材料流用、設置撤去のみ	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	
暗渠排水管		据付・撤去, 直管, 200～400mm, 機械費, 労務費のみ(1日未満用)	m	1				
合計								
単価							円／m	

1 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 54号	仮設材運搬費	往復、0.8t/枚×4枚	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, 16 km, 12m以内, 各種(実数入力), 0, 無	t	2			単 84号	
仮設材等の積込み取卸し費		積込み、取卸し(片道分)	t	2			単 85号	
合計								
単価							円/t	

2 次単価表

						単価使用年月	2025. 07	
						歩掛適用年月	2025. 07	
						労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0	
単 55号	塗膜系防水	新設, 無, 無, 200m2未満, 無	単位	m 2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋面防水工 塗膜系防水 (アスファルト系) 新設			m2	100				
諸雑費 (まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m 2	

2 次単価表

						単価使用年月	2025. 07	
						歩掛適用年月	2025. 07	
						労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0	
単 56号	防護柵設置工 (ガードレール設置工)	コンクリート建込, Gr-C-2B 塗装品, 21m以上100m未満, 無, 無, 無, 加算無し	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	
ガードレール設置工 C0建込用 Gr-C-2B 塗装			m	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	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 57号	区画線設置	無し, 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	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(溶融式) 昼間 豪雪無 実線15cm 制約無			m	1, 000				
トラフィックペイント 溶融型 3種1号 ビース 15～18 白			kg	570				
ガラスビース 0. 106～0. 850mm			kg	25				
接着用プライマー 区画線用			kg	25				
軽油			L	40				
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	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 58号	鉄筋工[市場単価]	SD345 D13, 一般構造物, 10t以上(標準), 無, 無, 無, 無, 補正無(鉄筋割合10%未満含む), 補正無(一般構造物)	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	
鉄筋コンクリート用棒鋼 SD345 D13			t	1. 03				
鉄筋工 加工・組立共 一般構造物			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	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 59号	鉄筋工[市場単価]	SD345 D16～25, 一般構造物, 10t以上 (標準), 無, 無, 無, 無, 補正無(鉄筋割 合10%未満含む), 補正無(一般構造物	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	
鉄筋コンクリート用棒鋼 SD345 D16～25			t	1. 03				
鉄筋工 加工・組立共 一般構造物			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	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 60号	鉄筋工[市場単価]	SD345 D29～32, 一般構造物, 10t以上 (標準), 無, 無, 無, 無, 補正無(鉄筋割 合10%未満含む), 補正無(一般構造物	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	
鉄筋コンクリート用棒鋼 SD345 D29～32			t	1. 03				
鉄筋工 加工・組立共 一般構造物			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	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 61号	パイポット支保・くさび結合支保	くさび結合支保, f<=40kN/m2[t<=120cm], 標準(1. 0)	単位	空m3	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人	1. 4				
型わく工			人	1. 3				
とび工			人	3. 3				
普通作業員			人	3. 3				
ラフテレーンクレーン[油圧伸縮ジブ型] 25t吊			日	0. 5				
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	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 62号	パイポット支保・くさび結合支保	くさび結合支保, 40<f<=80kN/m2[120<t<=250cm], 標準(1. 0)	単位	空m3	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人	2. 1				
型わく工			人	2. 7				
とび工			人	4. 2				
普通作業員			人	6				
ラフテレーンクレーン[油圧伸縮ジブ型] 25t吊			日	1. 2				
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	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 63号	足場工	手摺先行型枠組足場, 必要, 標準(1. 0)	単位	掛m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人	1. 6				
とび工			人	8. 5				
普通作業員			人	1. 3				
ラフテレーンクレーン[油圧伸縮ジブ型] 25t吊			日	1. 4				
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／掛m2	

2 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 64号	鉄筋工[市場単価]	SD345 D13, 一般構造物, 10t以上(標準), 無, 無, 無, 無, 補正無(鉄筋割合10%未満含む), 補正無(一般構造物)	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	
鉄筋コンクリート用棒鋼 SD345 D13			t	1. 03				
鉄筋工 加工・組立共 一般構造物			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	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 65号	鉄筋工[市場単価]	SD345 D16～25, 一般構造物, 10t以上 (標準), 無, 無, 無, 無, 補正無(鉄筋割 合10%未満含む), 補正無(一般構造物	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	
鉄筋コンクリート用棒鋼 SD345 D16～25			t	1. 03				
鉄筋工 加工・組立共 一般構造物			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	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 66号	足場工		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	
橋りょう特殊工			人	0. 13				
損料			月	0. 41				
合計								
単価							円／m2	

2 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 67号	ラフテレンクレーン[油圧伸縮ｼﾞｯﾌﾟ型] 排出ｶﾞｽ対策型(第1次基準)16t吊	4, 岩石工の割増対象にしない, 良好, 4. 5時間, 交替制を適用しない, 0, し ない, しない, 6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	0. 17				
軽油			L	11				
ラフテレンクレーン[油圧伸縮ｼﾞｯﾌﾟ型] 排出ｶﾞｽ対策型(第1次基準値) 16t吊		機械条件: 持込除雪機保険控除, 供用 日当り運転時間: 4. 5 h, 運転日当り 運転時間: 6 h	時間	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/時間	

2 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 68号	トラック[普通型] 4～4. 5t積	3, 岩石工の割増対象にしない, 良好, 4. 1時間, 交替制を適用しない, 0, し ない, しない, 4. 6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(一般)			人	0. 21				
軽油			L	5. 5				
トラック[普通型] 4～4. 5t積		機械条件: 持込電力無低騒低振, 供用 日当り運転時間: 4. 1 h, 運転日当り 運転時間: 4. 6 h	時間	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/時間	

2 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 69号	大型ブレーカ(ペーサマシン含まず)油圧式 質量600～800kg級	0, 岩石工の割増対象にしない, 良好, 0日, 交替制を適用しない, 0, しない, しない, 0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	
大型ブレーカ(ペーサマシン含まず)[油圧式] 質量600～800kg級			日	1				
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	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 70号	バックホウ(クローラ) [標準] 排ガス型(第2次) 山積0. 8m3	0, 岩石工の割増対象にしない, 良好, 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	0. 17				
軽油			L	15				
バックホウ(クローラ) [標準] 排ガス型(第2次) 山積0. 8m3			時間	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/時間	

2 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 71号	ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級	0, 岩石工の割増対象にしない, 0, 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(一般)			人	0. 17				
軽油			L	9. 8				
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級			時間	1				
タイヤ損耗費 10t積級 普通			時間	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/時間	

2 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 72号	構造物とりこわし	鉄筋構造物, 機械施工, 無し, 無し, 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	
鉄筋構造物 昼間 機械施工 制約無			m3	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m3	

2 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 73号	構造物とりこわし	無筋構造物, 機械施工, 無し, 無し, 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 昼間 機械施工 制約無			m3	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m3	

2 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 74号	敷鉄板設置・撤去	設置・撤去	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	
土木一般世話役			人	0. 295				
とび工			人	0. 295				
普通作業員			人	0. 295				
ハックホリ(クローラ型)運転			日	0. 295			単 87号	
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	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 75号	敷鉄板賃料	22×1, 524×3, 048 (mm), 無, 12日, 無, 有	単位	枚	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
敷き鉄板賃料 22×1524×3048mm		供用日数:12日	枚	1				
整備費(敷鉄板) 22×1524×3048mm			枚	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/枚	

2 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 76号	大型土のう工	製作・設置, 流用土, 5m以下, -3m<=H<=2m	単位	袋	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人	0. 294				
特殊作業員			人	0. 294				
普通作業員			人	0. 294				
大型土のう袋材 H=1. 08m W=1. 1m			袋	10				
バックホウ(クローラ型)運転		製作・設置, 5m以下, -3m<=H<=2m	日	0. 294			単 88号	
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／袋	

2 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 77号	大型土のう工	製作・設置, 流用土, 5mを超え20m以下 , 標準(1. 0)	単位	袋	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人	0. 204				
特殊作業員			人	0. 204				
普通作業員			人	0. 204				
大型土のう袋材 H=1. 08m W=1. 1m			袋	10				
バックホ(クローラ型) 運転		製作・設置, 5mを超え20m以下	日	0. 204			単 89号	
ラフテレーンクレーン[油圧伸縮ジブ型] 25t吊			日	0. 204				
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／袋	

2 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 78号	大型土のう工	移設(撤去・再設置), 6m以下, -3m<=H<=2m	単位	袋	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人	0. 145				
特殊作業員			人	0. 145				
普通作業員			人	0. 145				
バックホウ(クローラ型)運転		移設(撤去・再設置), 6m以下, -3m<=H<=2m	日	0. 145			単 90号	
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／袋	

2 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 79号	大型土のう工	撤去, 6m以下, -3m<=H<=2m	単位	袋	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人	0. 087				
特殊作業員			人	0. 087				
バックホウ(クローラ型)運転		撤去, 6m以下, -3m<=H<=2m	日	0. 087			単 91号	
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／袋	

2 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 80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 アス殻 津崎興産			m3	100				
合計								
単価							円／m3	

2 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 81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 無筋 津崎興産			m3	100				
合計								
単価							円／m3	

2 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 82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 鉄筋 阿波舗道			m3	100				
合計								
単価							円／m3	

2 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 83号	処分費 (t)		単位	t	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 環境整備公社			t	100				
合計								
単価							円／t	

2 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 84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, 16 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 20km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	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 85号	仮設材等の積込み取卸し費	積込み、取卸し(片道分)	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	1				
合計								
単価							円/t	

2 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 86号	土質等試験費(一式入力)		単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土質等試験費			式	1				
合計								

3 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 87号	バックホウ(クローラ型)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(特殊)			人	1				
軽油			L	119				
バックホウ(クローラ) [標準・クレーン機能付き] 山積0. 8m3(平積0. 6m3)2. 9t吊			日	1. 06				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／日	

3 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 88号	ハックホウ(クローラ型)運転	製作・設置, 5m以下, -3m<=H<=2m	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(特殊)			人	1				
軽油			L	63				
ハックホウ(クローラ)後方超小旋回クレーン 山積0. 45m3(平積0. 35m3)吊2. 9t			日	1. 28				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／日	

3 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 89号	ハックホ (クローラ) 運転	製作・設置, 5mを超え20m以下	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(特殊)			人	1				
軽油			L	65				
ハックホ (クローラ) 後方超小旋回クレーン 山積0. 45m3 (平積0. 35m3) 吊2. 9t			日	1. 36				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／日	

3 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 90号	ハックホウ(クローラ)運転	移設(撤去・再設置), 6m以下, -3m<=H<=2m	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(特殊)			人	1				
軽油			L	110				
ハックホウ(クローラ)[標準・クレーン機能付き] 山積0. 8m3(平積0. 6m3)2. 9t吊			日	1. 52				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／日	

3 次単価表

単価使用年月	2025. 07
歩掛適用年月	2025. 07
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 91号	ハックホウ(クローラ型)運転	撤去, 6m以下, -3m<=H<=2m	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(特殊)			人	1				
軽油			L	101				
ハックホウ(クローラ) [標準・クレーン機能付き] 山積0. 8m3 (平積0. 6m3) 2. 9t吊			日	1. 21				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／日	

機労材集計リスト（機械）

工事名	R 7 吉土 植桜鴨島線（楠谷橋） 吉・川島山田 橋梁架替工事					
単価コード	名 称	規 格	単位	数量	金額	摘要
L001010004	バックホウ(クローラ) [標準・クレーン機能付き]	山積0. 8m3 (平積0. 6m3) 2. 9t吊	日	1. 445	16, 048	
L001010007	バックホウ(クローラ) [標準]	山積0. 8m3 (平積0. 6m3)	日	1. 434	14, 336	
L001010011	バックホウ(クローラ) [後方超小旋回型]	山積0. 28m3 (平積0. 2m3)	日	0. 365	2, 213	
L001010012	バックホウ(クローラ) 後方超小旋回型	山積0. 45m3 (平積0. 35m3)	日	0. 147	1, 036	
L001010013	バックホウ(クローラ) 後方超小旋回クレーン	山積0. 45m3 (平積0. 35m3) 吊2. 9t	日	2. 337	18, 137	
L001050002	ロードローラ [マカダム]	運転質量10～12t	日	0. 195	986	
L001060004	タイヤローラ [普通型]	運転質量13～14t	日	0. 194	981	
L001070001	振動ローラ (舗装用) [ハンドガイト式]	運転質量0. 5～0. 6t	日	1. 813	2, 828	
L001070011	振動ローラ (舗装用) [搭乗・コンバインド式]	運転質量3～4t	日	0. 566	2, 405	
L001130006	ラフテレンクレーン [油圧伸縮シブ型]	25t吊	日	4. 043	184, 379	
L001180001	タンバ 及びランマ	質量 60～80kg	日	0. 31	195	
L001210002	アスファルトフィニッシャ	[ホイール型] 舗装幅2. 3～6. 0m	日	0. 031	1, 001	
M000202015	バックホウ(クローラ) [標準]	排ガス型(第2次) 山積0. 28m3	供用日	3. 821	28, 720	
M000202019	バックホウ(クローラ) [標準]	排ガス型(第2次) 山積0. 8m3	時間	0. 6	2, 682	
M000301002	タンブトラック [オンロード・ディーゼル]	4t積級	供用日	3. 067	26, 286	
M000301005	タンブトラック [オンロード・ディーゼル]	10t積級	供用日	2. 569	53, 572	
M000301005	タンブトラック [オンロード・ディーゼル]	10t積級	時間	2. 4	10, 440	

機労材集計リスト（機械）

工事名	R 7 吉土 植桜鴨島線（楠谷橋） 吉・川島山田 橋梁架替工事					
単価コード	名 称	規 格	単位	数量	金額	摘要
M000302004	トラック[普通型]	4～4.5t積	時間	8.61	13,431	
M000302010	トラック[クレーン装置付]	ベーストラック2t積 吊能力2.9t	供用日	0.38	2,922	
M000302010	トラック[クレーン装置付]	ベーストラック2t積 吊能力2.9t	日	0.96	5,232	
M000302013	トラック[クレーン装置付]	ベーストラック4～4.5t積 吊能力2.9t	日	4.572	33,147	
M000403014	ラフテレンクレーン[油圧伸縮シブ型]	排出ガス対策型(第1次基準値) 16t吊	時間	9.45	53,014	
M000604005	大型ブレーカ(ベースマシン含まず)[油圧式]	質量600～800kg級	日	0.42	5,124	
M000701021	モータクレーナ[土工用]	排出ガス対策(2014年規制)ブレード幅3.1m	供用日	0.158	5,909	
M000903010	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	供用日	1.974	104,205	
	合計額				589,229	

見積単価一覧表

工事名	R7吉土 植桜鴨島線(楠谷橋) 吉・川島山田 橋梁架替工事			
名称	規格	単位	単価	備考
処分費	アスファルト殻	m3	1,840	L=15. 2km
処分費	コンクリート殻(無筋)	m3	1,170	L=15. 2km
処分費	コンクリート殻(鉄筋)	m3	2,000	L=12. 1km
処分費	残土	m3	2,800	L=2. 8km
処分費	廃プラ	t	35,000	L=42. 6km
損料	足場工TYPEA1	月	425	

技術管理費積上げ項目一覧表

工事名	R7吉土 植桜鴨島線(楠谷橋) 吉・川島山田 橋梁架替工事				
積上げ項目	試験費				
番号	項目	規格仕様	単位	数量	備考
1	溶出液作成料	溶出	検体	1	
2	カドミウム	溶出	検体	1	
3	全シアン	溶出	検体	1	
4	有機リン	溶出	検体	1	
5	鉛	溶出	検体	1	
6	六価クロム	溶出	検体	1	
7	総水銀	溶出	検体	1	
8	アルキル水銀	溶出	検体	1	
9	PCB	溶出	検体	1	
10	ジクロロメタン	溶出	検体	1	
11	四塩化炭素	溶出	検体	1	
12	1,2-ジクロロエタン	溶出	検体	1	
13	1,1-ジクロロエチレン	溶出	検体	1	
14	シス-1,2-ジクロロエチレン	溶出	検体	1	
15	1,1,1-トリクロロエタン	溶出	検体	1	
16	1,1,2-トリクロロエタン	溶出	検体	1	
17	トリクロロエチレン	溶出	検体	1	
18	テトラクロロエチレン	溶出	検体	1	
19	1,3-ジクロロプロペン	溶出	検体	1	
20	ベンゼン	溶出	検体	1	
21	クロロエチレン	溶出	検体	1	
22	チウラム	溶出	検体	1	
23	シマジン	溶出	検体	1	
24	チオベンカルプ	溶出	検体	1	
25	セレン	溶出	検体	1	
26	フッ素	溶出	検体	1	
27	ホウ素	溶出	検体	1	
28	1,4-ジオキサン	溶出	検体	1	

工事数量総括表

[illegible]

1. 楠谷橋函渠工 数量集計表

函渠本体工

種別	細別		規格・区分		単位	本体	吐口側ウイング*	吞口側ウイング*	合計	摘要	
場所打函渠工	コンクリート		鉄筋構造物	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$	頂版	m ³	8.3	---	---	8.3	
					側壁	m ³	15.8	---	---	15.8	
					底版	m ³	10.1	---	---	10.1	
					受台	m ³	2.0	---	---	2.0	
					翼壁	m ³	---	19.6	19.1	38.7	
					計	m ³	36.2	19.6	19.1	74.9	
	型 枠		鉄筋構造物	H≤30m 一般型枠	頂版	m ²	22.2	---	---	22.2	
					側壁	m ²	46.6	---	---	46.6	
					底版	m ²	6.6	---	---	6.6	
					受台	m ²	7.3	---	---	7.3	
					翼壁	m ²	---	83.4	81.6	165.0	
					計	m ²	82.7	83.4	81.6	247.7	
	鉄筋質量		SD345	D13以下		kg	877	118	174	1169	
				D16～D25		kg	2682	1276	1563	5521	
				D29～D32		kg	0	1479	709	2188	
				合計		kg	3559	2873	2446	8878	
	防護柵工		ガードレール	歩車道兼用 橋梁用 Gr-C-2B	m	---	14.2	14.3	28.5		
	調整コンクリート		無筋構造物	$\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$ t=50～275mm		m ²	15.8	---	---	15.8	
				平均163(mm)		m ³	2.5	---	---	2.5	
	下床		無筋コンクリート $\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$			m ³	26.2	---	---	26.2	
			無筋構造物 一般型枠			m ²	12.1	---	---	12.1	
	支保工	本体部	鉄筋構造物 くさび結合支保工 H < 4 m t ≤ 1.2 m P < 40 kN/m ²			空m ³	55	---	---	55	
		ウイング部	鉄筋構造物 くさび結合支保工 H < 4 m 2.50(m)<t 40≤P≤80(kN/m2)			空m ³		5	5	10	
								5	5	10	
	足場工		鉄筋構造物 枠組足場 H ≤ 30 m			掛m ²	236	---	---	236	

舗装・踏掛版工

種別	細別	規格・区分		単位	函体		合計	摘要
舗装工	防水工	シート系		m ²	21.4	---	21.4	
	表層	再生密粒アスファルト (20) t=50(mm) 平均幅員3m超		m ²	57.9	---	57.9	
	上層路盤	再生粒調碎石 t=100(mm)		m ²	57.9	---	57.9	
	下層路盤	再生クラッシャーラン t=150(mm)		m ²	57.9	---	57.9	
	路床	良質土 平均厚t=323		m ²	57.9	---	57.9	
	防護柵工	Gr-C-2B		m	28.5	---	28.5	
種別	細別	規格・区分		単位	起点側	終点側	合計	摘要
踏掛版工	コンクリート	鉄筋構造物	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$	m ³	8.3	8.3	16.6	
	型 枠	鉄筋構造物	一般型枠	m ²	2.2	2.0	4.2	
	鉄筋質量	SD345	D13以下	kg	13	13	26	
			D16～D25	kg	1557	1557	3114	
			D29～D32	kg	0	0	0	
			合計	kg	1570	1570	3140	
	目地材	t=20mm		m ²	7.0	7.3	14.3	
	路盤紙			m ²	19.1	19.1	38.2	

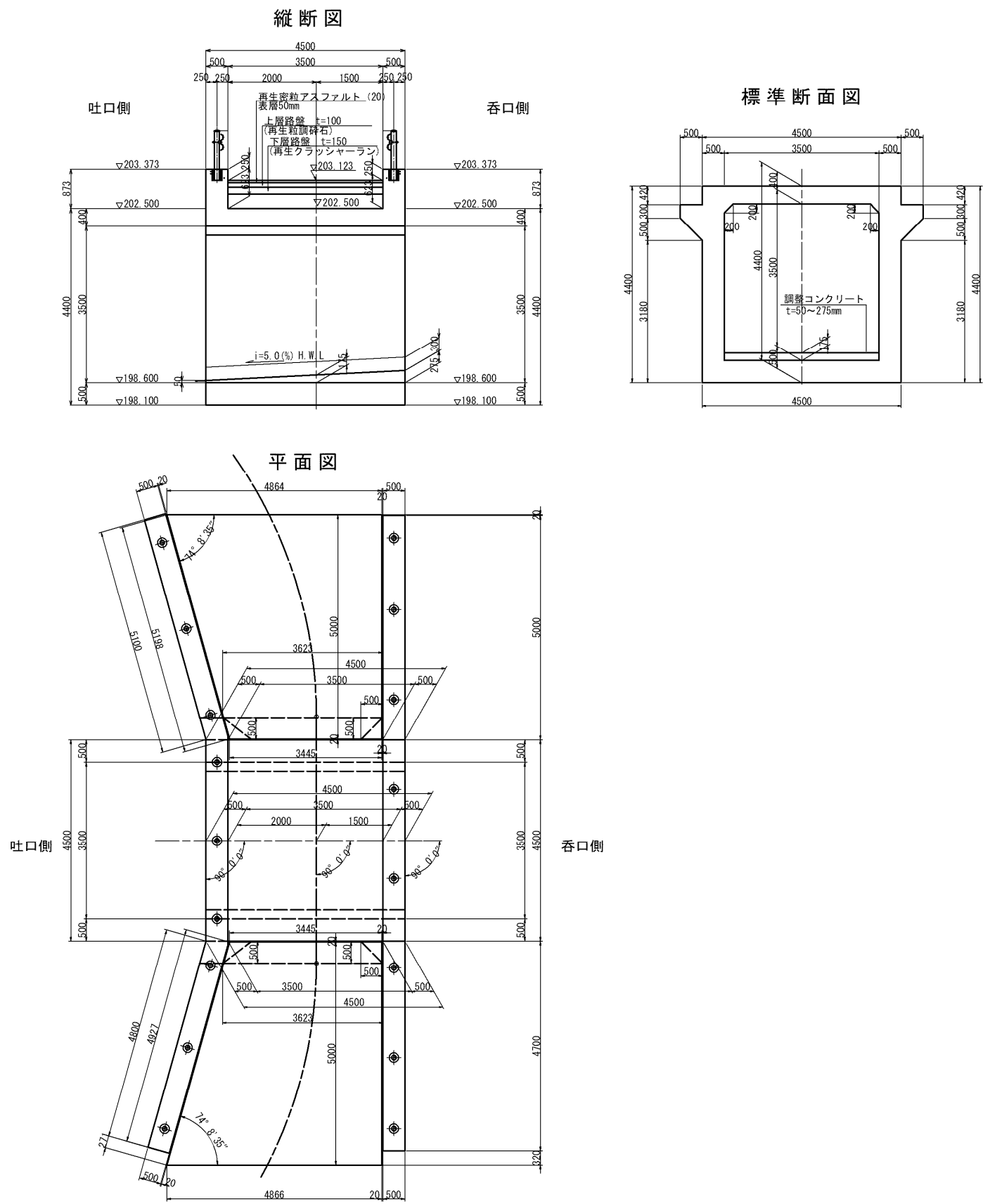
土工

工 種	種 別	細 別		規 格	単位	数 量	摘 要
土工	床掘 オープン掘削	A領域	砂質土		m ³	74.8	
		B領域	砂質土		m ³	0.5	
			計		m ³	75.3	
	埋 戻 し	埋戻し C		4m≦w1	m ³	76.7	
	残土処理	土砂			m ³	-9.9	
		計			m ³	-9.9	
	基面整正工				m ²	--	

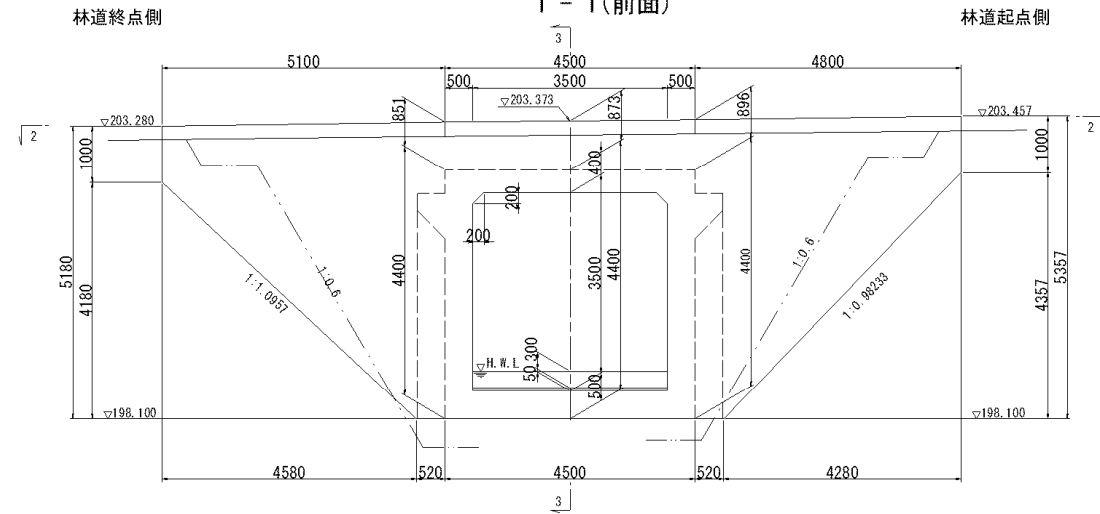
河床工

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
河床工	コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$		m^3	26.2	
	型わく	一般型わく 無筋構造物		m^2	12.1	

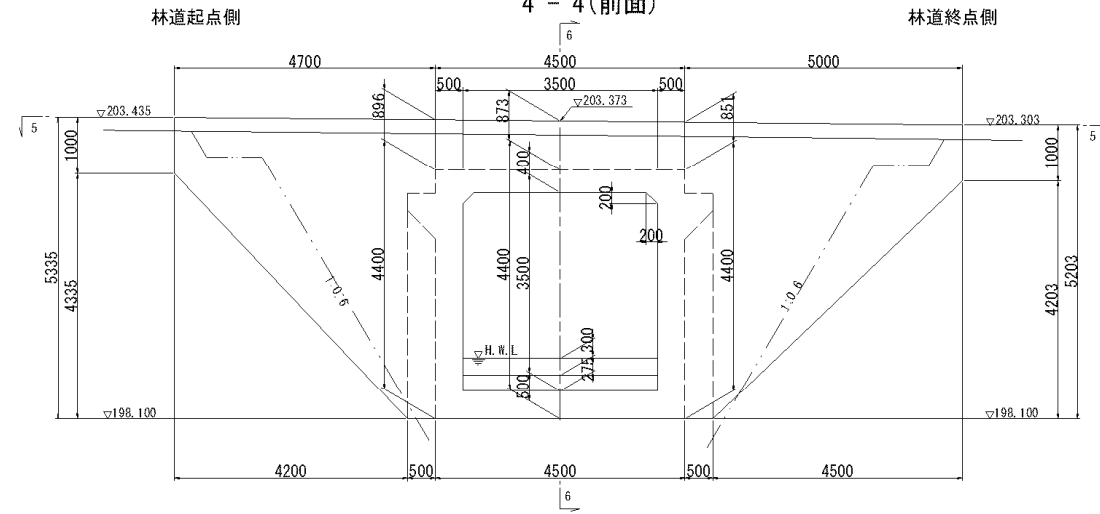
2. 形状図



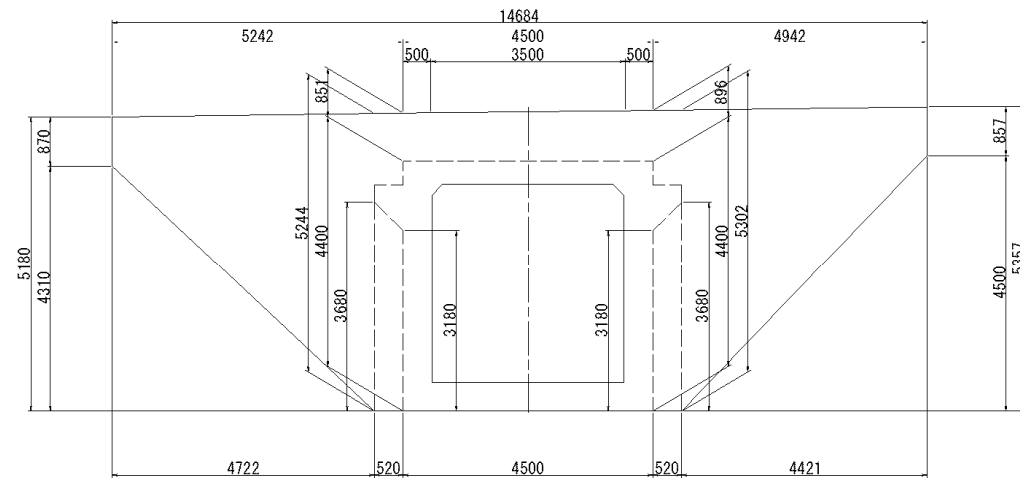
吐口側ウイング
1 - 1(前面)



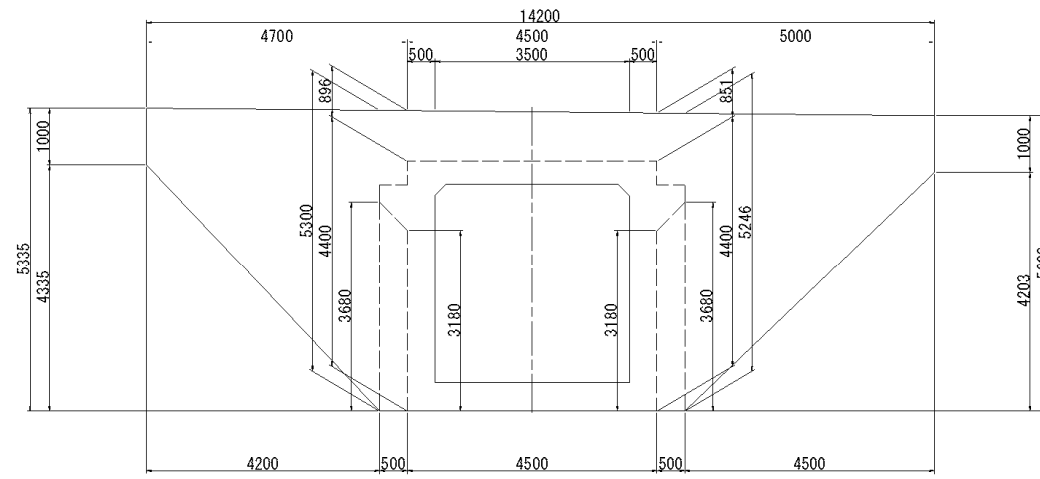
呑口側ウイング
4 - 4(前面)



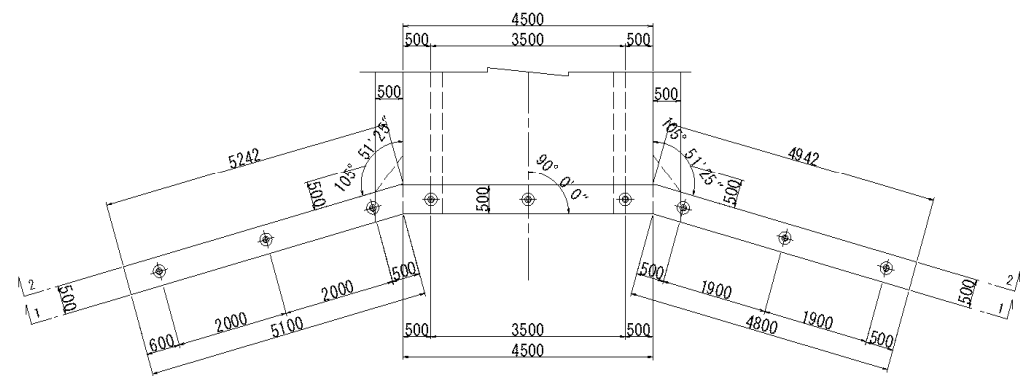
2 - 2(背面)



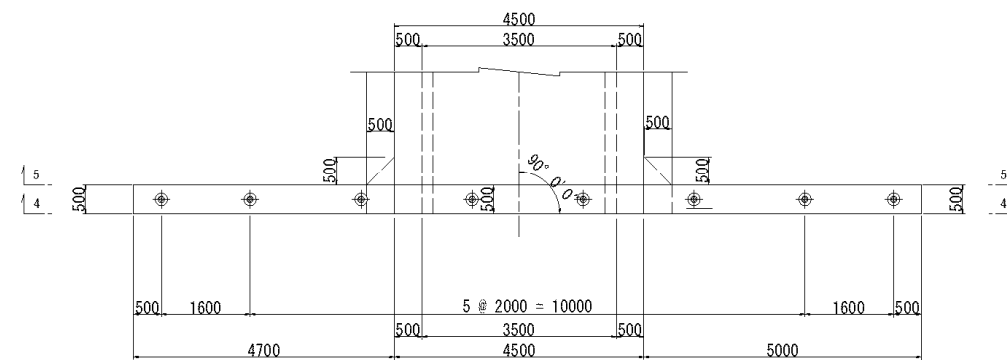
2 - 2(背面)



3 - 3



6 - 6



3. 本体部の数量計算

(1) 本体部入力データ

1) 基本データ

函渠位置、名前 楠谷橋 函渠
本体部延長 L = 4.500

ブロック数

N = 1 箇所

2) 材料条件

コンクリート ($\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$)
鉄筋材質 - SD345

3) 本体部断面

内空幅 B = 3.500

内空高さ H = 3.500

頂版厚さ t = 0.400

側壁厚さ t = 0.500

底版厚さ t = 0.500

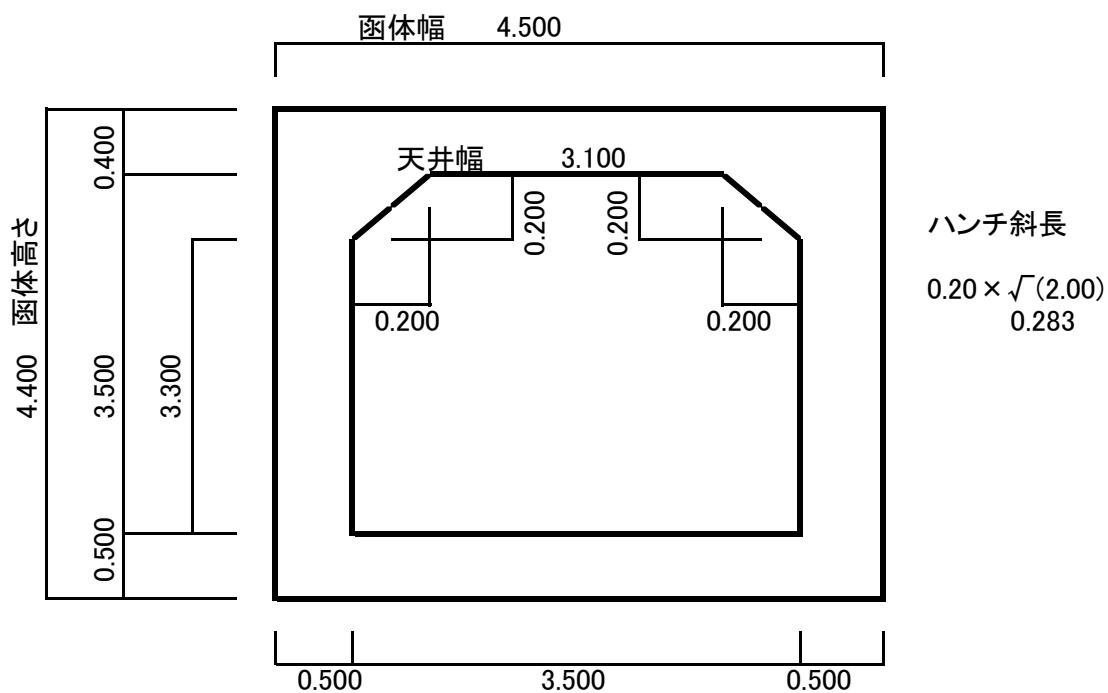
ハンチ幅 b = 0.200

ハンチ高さ h = 0.200

4) 水平斜率

左側斜角 $\theta = 105.857$ 左側斜率 I = 1.040

右側斜角 $\theta = 90.000$ 右側斜率 I = 1.000



5) 本体部受台断面

受台延長 L = $\frac{1}{2} \times (3.500 + 3.623) = 3.56 \text{ (m)}$ 平均

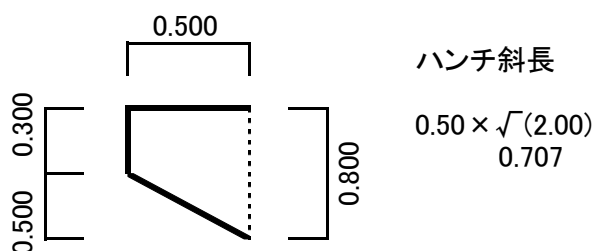
受台幅 b = 0.500

受台高さ h1 = 0.300

h2 = 0.500

h3 = 0.800

N = 2 箇所



楠谷橋 函渠

(2)コンクリート $\sigma_{ck}=24(\text{N/mm}^2)$
 構造物種別 鉄筋構造物

本体部の延長 $L= 4.50 (\text{m})$

1)本体部断面積

a)頂版

$$a1= 4.50 \times 0.40 = 1.80 (\text{m}^2)$$

$$a2= 1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times 2 = 0.04 (\text{m}^2)$$

b)側壁

$$a3= 3.50 \times 0.50 \times 2 = 3.50 (\text{m}^2)$$

c)底版

$$a4= 4.50 \times 0.50 = 2.25 (\text{m}^2)$$

d)受台

$$a5= 1/2 \times (0.30 + 0.80) \times 0.50 \times 2 = 0.55 (\text{m}^2)$$

e)計

$$\sum a_i = 1.80 + 0.04 + 3.50 + 2.25 + 0.55 = 8.14 (\text{m}^2)$$

2)コンクリート体積

a)頂版

$$v1= (1.80 + 0.04) \times 4.50 = 8.3 (\text{m}^3)$$

b)側壁

$$v2= 3.50 \times 4.50 = 15.8 (\text{m}^3)$$

c)底版

$$v3= 2.25 \times 4.50 = 10.1 (\text{m}^3)$$

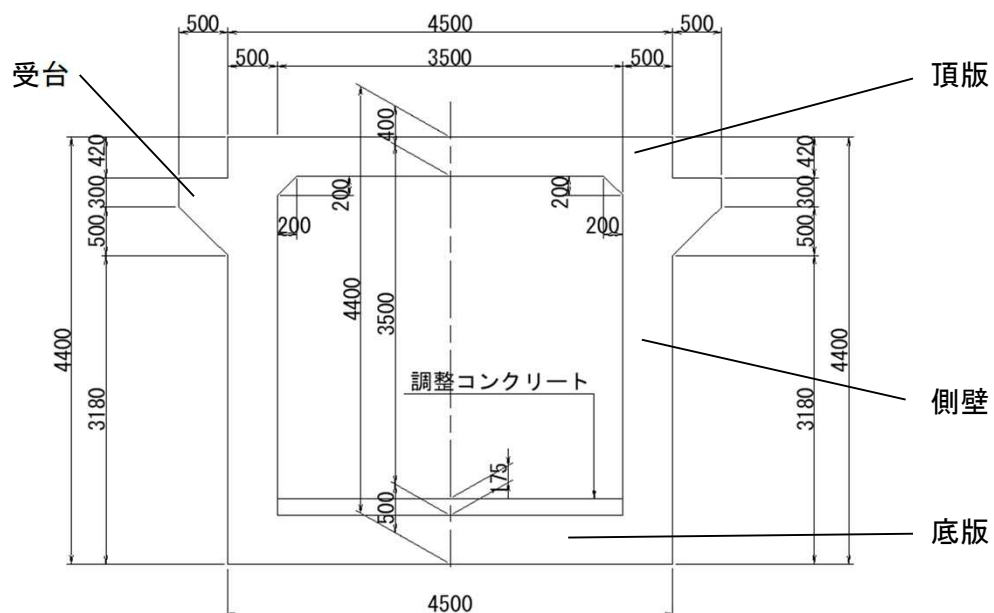
d)受台

$$v4= 0.55 \times 3.56 = 2.0 (\text{m}^3)$$

e)計

$$\sum v_i = 8.3 + 15.8 + 10.1 + 2.0 = 36.2 (\text{m}^3)$$

断面形状



(3)型枠 楠谷橋 函渠

構造物種別: 鉄筋構造物 平均設置高 $H \leq 30(m)$

1) 本体部外面周長

a) 頂版

$$Lo1 = 0.40 \times 2 = 0.80 (m)$$

b) 側壁

$$Lo2 = (3.50 - 0.80) \times 2 = 5.40 (m)$$

c) 底版

$$Lo3 = 0.50 \times 2 = 1.00 (m)$$

d) 受台

$$Lo4 = 0.30 \times 2 = 0.60 (m)$$

$$Lo5 = 0.71 \times 2 = 1.42 (m)$$

$$\text{計} \quad \underline{\quad\quad\quad} 2.02 (m)$$

e) 計

$$\sum Lo_i = 0.80 + 5.40 + 1.00 + 2.02 = 9.22 (m)$$

2) 本体部内面周長

a) 頂版

$$LI1 = 0.28 \times 2 + 3.10 = 3.66 (m)$$

b) 側壁

$$LI2 = (3.50 - 0.20) \times 2 = 6.60 (m)$$

c) 計

$$\sum LI_i = 3.66 + 6.60 = 10.26 (m)$$

3) 本体部軸方向型枠

a) 頂版

$$a1 = (0.80 + 3.66) \times 4.50 = 20.1 (m^2)$$

b) 側壁

$$a2 = (5.40 + 6.60) \times 4.50 = 54.0 (m^2)$$

c) 底版

$$a3 = 1.00 \times 4.50 = 4.5 (m^2)$$

d) 受台

$$a4 = 0.60 \times 3.62 = 2.2 (m^2)$$

$$a5 = 1.42 \times 3.56 = 5.1 (m^2)$$

$$\text{計} \quad \underline{\quad\quad\quad} 7.3 (m^2)$$

e) 計

$$\sum a_i = 20.1 + 54.0 + 4.5 + 7.3 = 85.9 (m^2)$$

4) 妻型枠

a) 頂版

$$a1 = 4.50 \times 0.40 \times 2$$

$$= 3.6 \text{ (m}^2\text{)}$$

$$a2 = 1/2 \times 0.20 \times 0.20 \times 2 \times 2$$

$$= 0.1 \text{ (m}^2\text{)}$$

計

$$3.7 \text{ (m}^2\text{)}$$

b) 側壁

$$a3 = 3.50 \times 0.50 \times 2 \times 2$$

$$= 7.0 \text{ (m}^2\text{)}$$

c) 底版

$$a4 = 4.50 \times 0.50 \times 2$$

$$= 4.5 \text{ (m}^2\text{)}$$

d) 計

$$\sum a_i = 3.7 + 7.0 + 4.5$$

$$= 15.2 \text{ (m}^2\text{)}$$

5) 型枠計 (軸方向+妻)

a) 頂版

$$a1 = 20.1 + 3.7$$

$$= 23.8 \text{ (m}^2\text{)}$$

b) 側壁

$$a2 = 54.0 + 7.0$$

$$= 61.0 \text{ (m}^2\text{)}$$

c) 底版

$$a3 = 4.5 + 4.5$$

$$= 9.0 \text{ (m}^2\text{)}$$

d) 受台

$$a4 = 7.3$$

$$= 7.3 \text{ (m}^2\text{)}$$

e) 計

$$\sum a_i = 23.8 + 61.0 + 9.0 + 7.3$$

$$= 101.1 \text{ (m}^2\text{)}$$

6) 控除型枠

$$\text{吐口側ウイング斜率} = 1/\sin(105.857) = 1.040$$

$$\text{呑口側ウイング斜率} = 1/\sin(90) = 1.000$$

a) 吐口側ウイング部型枠控除(形状は2. 形状寸法図を参照)

i) 頂版			
a1=	$0.50 \times 1.040 \times 0.40 \times -1$	左側	= -0.2 (m ²)
a2=	$0.50 \times 1.040 \times 0.40 \times -1$	右側	= -0.2 (m ²)
			-0.4 (m ²)
ii) 側壁			
a3=	$0.50 \times 1.040 \times 3.50 \times -1$	左側	= -1.8 (m ²)
a4=	$0.50 \times 1.040 \times 3.50 \times -1$	右側	= -1.8 (m ²)
			-3.6 (m ²)
iii) 底版			
a5=	$0.50 \times 1.040 \times 0.50 \times -1$	左側	= -0.3 (m ²)
a6=	$0.50 \times 1.040 \times 0.50 \times -1$	右側	= -0.3 (m ²)
			-0.6 (m ²)
iv) 計			
$\Sigma a_i =$	$(-0.4) + (-3.6) + (-0.6)$		= -4.6 (m ²)

b) 吐口側ウイングハンチ部型枠控除

i) 頂版			
a1=	$0.50 \times 1.040 \times 0.40 \times -1$	左側	= -0.2 (m ²)
a2=	$0.50 \times 1.040 \times 0.40 \times -1$	右側	= -0.2 (m ²)
			-0.4 (m ²)
ii) 側壁			
a3=	$0.50 \times 1.040 \times 3.50 \times -1$	左側	= -1.8 (m ²)
a4=	$0.50 \times 1.040 \times 3.50 \times -1$	右側	= -1.8 (m ²)
			-3.6 (m ²)
iii) 底版			
a5=	$0.50 \times 1.040 \times 0.50 \times -1$	左側	= -0.3 (m ²)
a6=	$0.50 \times 1.040 \times 0.50 \times -1$	右側	= -0.3 (m ²)
			-0.6 (m ²)
iv) 計			
$\Sigma a_i =$	$(-0.4) + (-3.6) + (-0.6)$		= -4.6 (m ²)

c) 呑口側ウイング部型枠控除(形状は2. 形状寸法図を参照)

i) 頂版

$$a1 = 0.50 \times 1.000 \times 0.40 \times -1$$

$$\text{左側} = -0.2 \text{ (m}^2\text{)}$$

$$a2 = 0.50 \times 1.000 \times 0.40 \times -1$$

$$\text{右側} = \frac{-0.2 \text{ (m}^2\text{)}}{-0.4 \text{ (m}^2\text{)}}$$

ii) 側壁

$$a3 = 0.50 \times 1.000 \times 3.50 \times -1$$

$$\text{左側} = -1.8 \text{ (m}^2\text{)}$$

$$a4 = 0.50 \times 1.000 \times 3.50 \times -1$$

$$\text{右側} = \frac{-1.8 \text{ (m}^2\text{)}}{-3.6 \text{ (m}^2\text{)}}$$

iii) 底版

$$a5 = 0.50 \times 1.000 \times 0.50 \times -1$$

$$\text{左側} = -0.3 \text{ (m}^2\text{)}$$

$$a6 = 0.50 \times 1.000 \times 0.50 \times -1$$

$$\text{右側} = \frac{-0.3 \text{ (m}^2\text{)}}{-0.6 \text{ (m}^2\text{)}}$$

iv) 計

$$\sum a_i = (-0.4) + (-3.6) + (-0.6)$$

$$= -4.6 \text{ (m}^2\text{)}$$

d) 呑口側ウイングハンチ部型枠控除

i) 頂版

$$a1 = 0.50 \times 1.000 \times 0.40 \times -1$$

$$\text{左側} = -0.2 \text{ (m}^2\text{)}$$

$$a2 = 0.50 \times 1.000 \times 0.40 \times -1$$

$$\text{右側} = \frac{-0.2 \text{ (m}^2\text{)}}{-0.4 \text{ (m}^2\text{)}}$$

ii) 側壁

$$a3 = 0.50 \times 1.000 \times 3.50 \times -1$$

$$\text{左側} = -1.8 \text{ (m}^2\text{)}$$

$$a4 = 0.50 \times 1.000 \times 3.50 \times -1$$

$$\text{右側} = \frac{-1.8 \text{ (m}^2\text{)}}{-3.6 \text{ (m}^2\text{)}}$$

iii) 底版

$$a5 = 0.50 \times 1.000 \times 0.50 \times -1$$

$$\text{左側} = -0.3 \text{ (m}^2\text{)}$$

$$a6 = 0.50 \times 1.000 \times 0.50 \times -1$$

$$\text{右側} = \frac{-0.3 \text{ (m}^2\text{)}}{-0.6 \text{ (m}^2\text{)}}$$

iv) 計

$$\sum a_i = (-0.4) + (-3.6) + (-0.6)$$

$$= -4.6 \text{ (m}^2\text{)}$$

7) 型枠集計 (控除分を含む)

i) 頂版

$$a1 = 23.8 - 0.4 - 0.4 - 0.4 - 0.4$$

$$= 22.2 \text{ (m}^2\text{)}$$

ii) 側壁

$$a2 = 61.0 - 3.6 - 3.6 - 3.6 - 3.6$$

$$= 46.6 \text{ (m}^2\text{)}$$

iii) 底版

$$a3 = 9.0 - 0.6 - 0.6 - 0.6 - 0.6$$

$$= 6.6 \text{ (m}^2\text{)}$$

iv) 受台

$$a4 = 7.3$$

$$= 7.3 \text{ (m}^2\text{)}$$

v) 計

$$\sum a_i = 22.2 + 46.6 + 6.6 + 7.3$$

$$= \underline{\underline{82.7 \text{ (m}^2\text{)}}}$$

(4)鉄筋質量 楠谷橋 函渠

材質 - SD345 (鉄筋質量表を参照)

鉄筋径	ボックス					計
	①ブロック					(kg)
D13	877					877
D16	356					356
D19	0					0
D22	1532					1532
D25	794					794
D29						0
D32						0
合計	3559					3559

鉄筋径区分別質量

D13以下 - 877 kg

D16～D25 - 2682 kg

D29～D32 - 0 kg

合計 - 3559 kg

(5)調整コンクリート ($\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$)

構造物種別 無筋構造物
t=50～275mm 平均 0.163

A = 3.50 x 4.50 = 15.8 (m²)

V = 15.8 x 0.16 = 2.5 (m³)

(6)支保工

構造物種別 - 鉄筋構造物

平均設置高 - ボックス内空高 $H = 3.50 \text{ m}$ ($H < 4.0\text{m}$)

支保工耐力 - ボックス頂版厚 $t = 0.40 \text{ m}$ ($t \leq 1.20\text{(m)}$)

$$P < 40 \text{ kN/m}^2$$

支保工種類 - くさび結合支保工

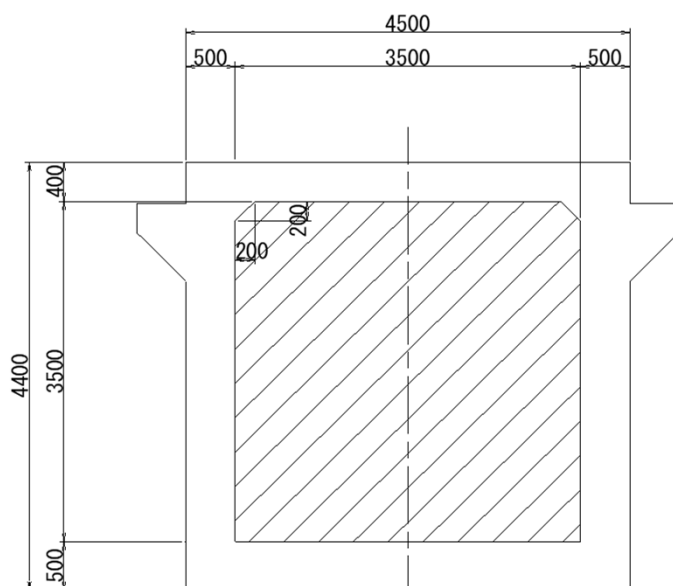
ボックス内空面積

$$a = 3.5 \times 3.5 - 0.2 \times 0.2 \times 1/2 \times 2 = 12.2 \text{ (m}^2\text{)}$$

支保工体積

$$V = 12.2 \text{ m}^2 \times 4.5 = 55 \text{ (空m}^3\text{)}$$

断面形状図



(7) 足場工

構造物種別 - 鉄筋構造物

平均設置高 - ボックス全高 $H = 5.2 \text{ m}$ ($H \leq 30 \text{ m}$)

足場延長 $L = 1.7 + 1.7 + 13.8 + 3.9 + 3.6 + 14.2 + 3.4 + 3.1 = 45.4 \text{ (m)}$

平均高 $H_a = 236 / 45.4 = 5.2 \text{ (m)}$

足場工種類 - 枠組足場

ボックス標準部

$a1 = 4.1 \times (1.7 + 1.7) = 14 \text{ (掛} \text{m}^2 \text{)}$

ウイング部

$a2 = 1/2 \times (5.2 + 5.4) \times 13.8 = 73 \text{ (掛} \text{m}^2 \text{)}$

$a3 = 1/2 \times (5.2 + 5.3) \times 3.9 = 21 \text{ (掛} \text{m}^2 \text{)}$

$a4 = 1/2 \times (5.3 + 5.4) \times 3.6 = 19 \text{ (掛} \text{m}^2 \text{)}$

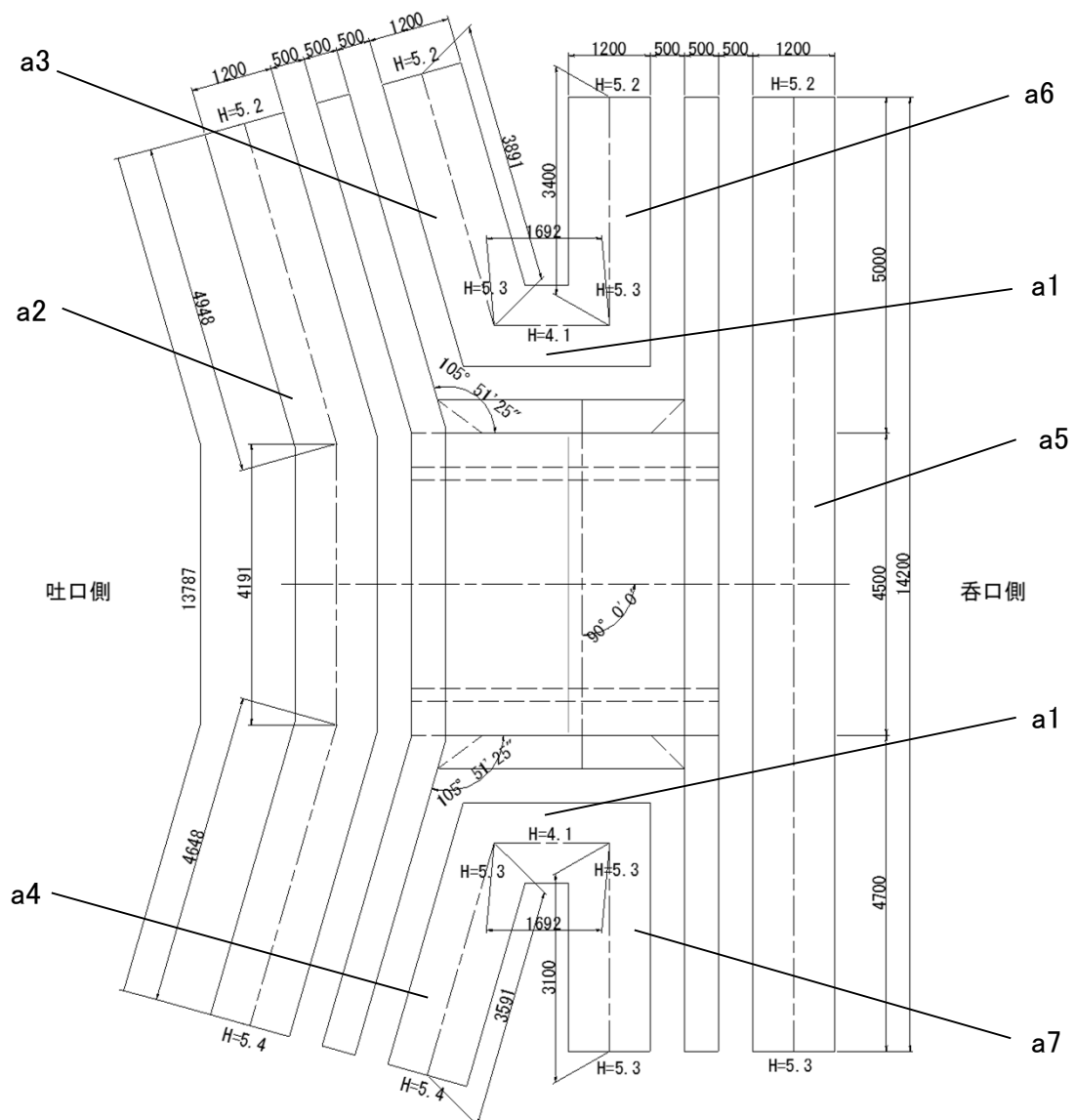
$a5 = 1/2 \times (5.2 + 5.3) \times 14.2 = 75 \text{ (掛} \text{m}^2 \text{)}$

$a6 = 1/2 \times (5.2 + 5.3) \times 3.4 = 18 \text{ (掛} \text{m}^2 \text{)}$

$a7 = 1/2 \times (5.3 + 5.3) \times 3.1 = 16 \text{ (掛} \text{m}^2 \text{)}$

$\Sigma A = 236 \text{ (掛} \text{m}^2 \text{)}$

足場工図



4. 吐口川ウイングの数量計算 楠谷橋 函渠

(1)吐口側ウイング入力データ

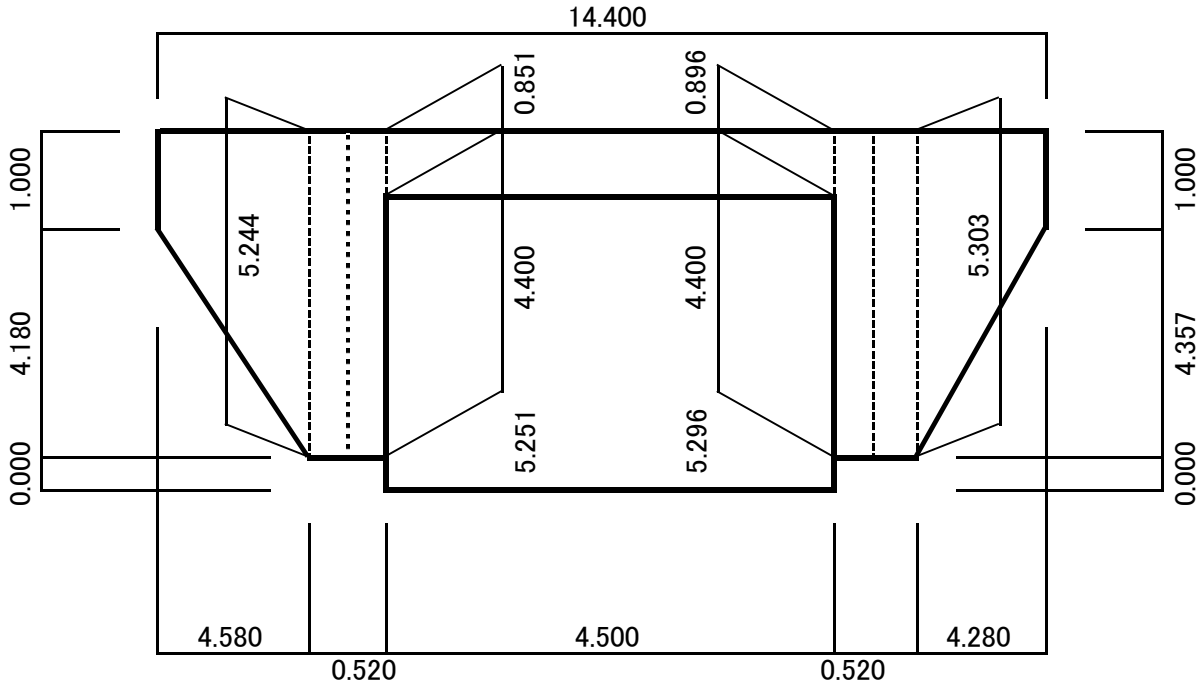
厚さ $t = 0.500$ ハンチ幅 $t = 0.500$

正面図

左側支保工面積

右側支保工面積

$a = 1/2 \times (0.00 + 4.18 + 0.00) \times 4.58 = 9.6 \text{ m}^2$ $a = 1/2 \times (0.00 + 4.36 + 0.00) \times 4.28 = 9.3 \text{ m}^2$

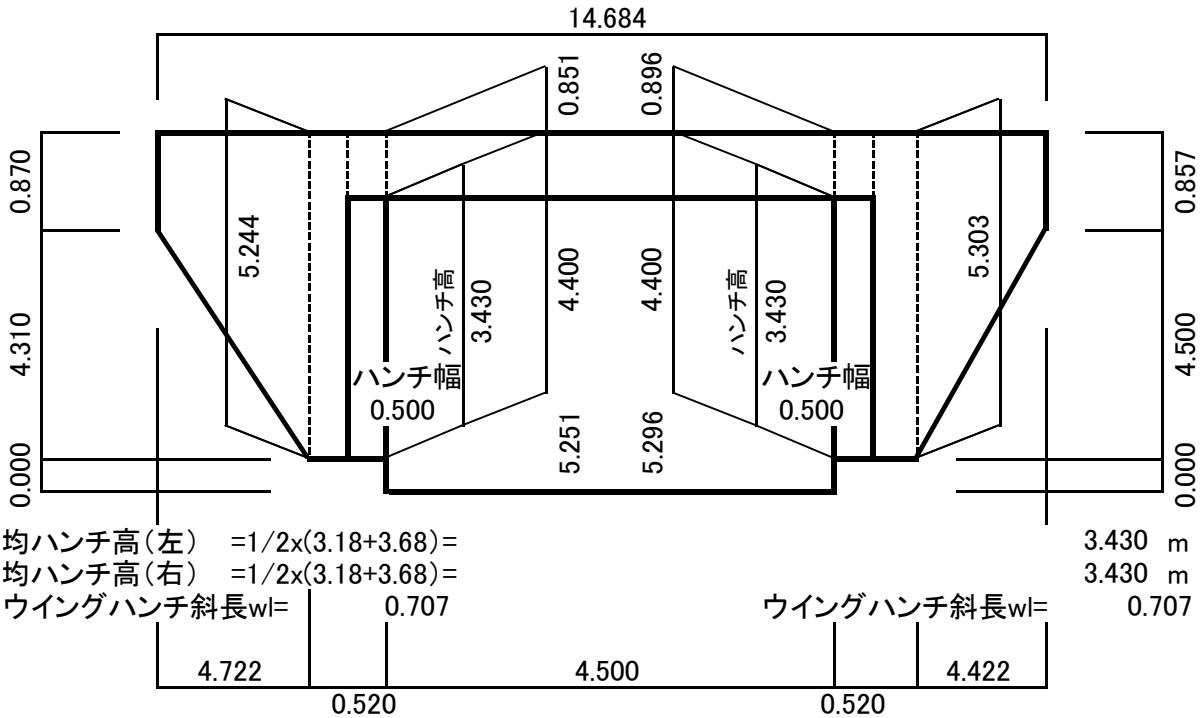


背面図

左側支保工面積

右側支保工面積

$a = 1/2 \times (0.00 + 4.31 + 0.00) \times 4.72 = 10.2 \text{ m}^2$ $a = 1/2 \times (0.00 + 4.50 + 0.00) \times 4.42 = 9.9 \text{ m}^2$



平均ハンチ高(左) $= 1/2 \times (3.18 + 3.68) = 3.430 \text{ m}$
平均ハンチ高(右) $= 1/2 \times (3.18 + 3.68) = 3.430 \text{ m}$
ウイングハンチ斜長 $wl = 0.707$

ウイングハンチ斜長 $wl = 0.707$

左側斜角 $\theta = 105.857$
左側斜率 $I = 1.040$

右側斜角 $\theta = 105.857$
右側斜率 $I = 1.040$

吐口側ウイング数量計算

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

構造物種別 - 鉄筋構造物

1)ウイング正面積

$$\begin{aligned} a1 &= 1/2 \times (1.00 + 5.24) \times 4.58 &= 14.29 \text{ (m}^2\text{)} \\ a2 &= 1/2 \times (5.24 + 5.25) \times 0.52 &= 2.73 \text{ (m}^2\text{)} \\ a3 &= 1/2 \times (0.85 + 0.90) \times 4.50 &= 3.94 \text{ (m}^2\text{)} \\ a4 &= 1/2 \times (5.30 + 5.30) \times 0.52 &= 2.76 \text{ (m}^2\text{)} \\ a5 &= 1/2 \times (5.30 + 1.00) \times 4.28 &= 13.48 \text{ (m}^2\text{)} \end{aligned}$$

$$A1 = 37.20 \text{ (m}^2\text{)}$$

2)ウイング背面積

$$\begin{aligned} a1 &= 1/2 \times (0.87 + 5.24) \times 4.72 &= 14.42 \text{ (m}^2\text{)} \\ a2 &= 1/2 \times (5.24 + 5.25) \times 0.52 &= 2.73 \text{ (m}^2\text{)} \\ a3 &= 1/2 \times (0.85 + 0.90) \times 4.50 &= 3.94 \text{ (m}^2\text{)} \\ a4 &= 1/2 \times (5.30 + 5.30) \times 0.52 &= 2.76 \text{ (m}^2\text{)} \\ a5 &= 1/2 \times (5.30 + 0.86) \times 4.42 &= 13.61 \text{ (m}^2\text{)} \end{aligned}$$

$$A2 = 37.46 \text{ (m}^2\text{)}$$

3)ハンチ断面積

$$a = 1/2 \times 0.50 \times 0.50 \times 1.04 = 0.13 \text{ (m}^2\text{)}$$

4)コンクリート体積

$$\begin{aligned} \text{ウイング} \quad v1 &= 1/2 \times (37.20 + 37.46) \times 0.50 &= 18.7 \text{ (m}^3\text{)} \\ \text{ハンチ} \quad v2 &= 0.13 \times (3.43 + 3.43) &= 0.9 \text{ (m}^3\text{)} \end{aligned}$$

$$\text{コンクリート体積合計} \quad V = 19.6 \text{ (m}^3\text{)}$$

(3)型枠

構造物種別 - 鉄筋構造物 平均設置高 ($H \leq 30\text{m}$)

1)ウイング左側妻型枠周長

$$\text{正面 } L1 = 1.00 + \sqrt{(4.18^2 + 4.58^2)} + 0.00 = 7.20 \text{ (m)}$$

$$\text{背面 } L2 = 0.87 + \sqrt{(4.31^2 + 4.72^2)} + 0.00 = 7.26 \text{ (m)}$$

2)ウイング右側妻型枠周長

$$\text{正面 } L1 = 1.00 + \sqrt{(4.36^2 + 4.28^2)} + 0.00 = 7.11 \text{ (m)}$$

$$\text{背面 } L2 = 0.86 + \sqrt{(4.50^2 + 4.42^2)} + 0.00 = 7.17 \text{ (m)}$$

3)ウイング型枠 (形状は2. 形状寸法図を参照)

$$\text{正背面積 } a1 = 37.20 + 37.46 = 74.7 \text{ (m}^2\text{)}$$

$$\text{左妻面積 } a2 = 1/2 \times (7.20 + 7.26) \times 0.50 = 3.6 \text{ (m}^2\text{)}$$

$$\text{右妻面積 } a3 = 1/2 \times (7.11 + 7.17) \times 0.50 = 3.6 \text{ (m}^2\text{)}$$

$$\text{ハンチ控除 } a4 = (3.43 + 3.43) \times 0.50 = -3.4 \text{ (m}^2\text{)}$$

4)ハンチ型枠 (形状は2. 形状寸法図を参照)

$$\text{側面 } a5 = \frac{0.71}{\text{ハンチ斜長}} \times 3.43 + \frac{0.71}{\text{ハンチ斜長}} \times 3.43 = 4.9 \text{ (m}^2\text{)}$$

5)型枠合計

$$\Sigma a_i = 74.7 + 3.6 + 3.6 + -3.4 + 4.9 = 83.4 \text{ (m}^2\text{)}$$

(4)鉄筋質量 楠谷橋 函渠

材質 - SD345

鉄筋径	鉄筋質量 (kg)	鉄筋径 区分別質量
D13	118	118
D16	350	1276
D19	347	
D22	579	
D25	0	
D29	1479	1479
D32	0	
合計	2873	2873

(5)支保工 楠谷橋 函渠

a)左側

構造物種別 - 鉄筋構造物

ウイング形状入力参照

左側面積 $a1 = 1/2 \times (9.6 + 10.2) = 9.9 \text{ (m}^2\text{)}$

支保工体積 $V1 = 9.9 \text{ m}^2 \times 0.5 = 5 \text{ (空m}^3\text{)}$

平均設置高 $H = 9.9 \text{ m}^2 \div (1/2 \times (4.58 + 4.72)) = 2.1 \text{ (m)}$
($H < 4.0\text{m}$)

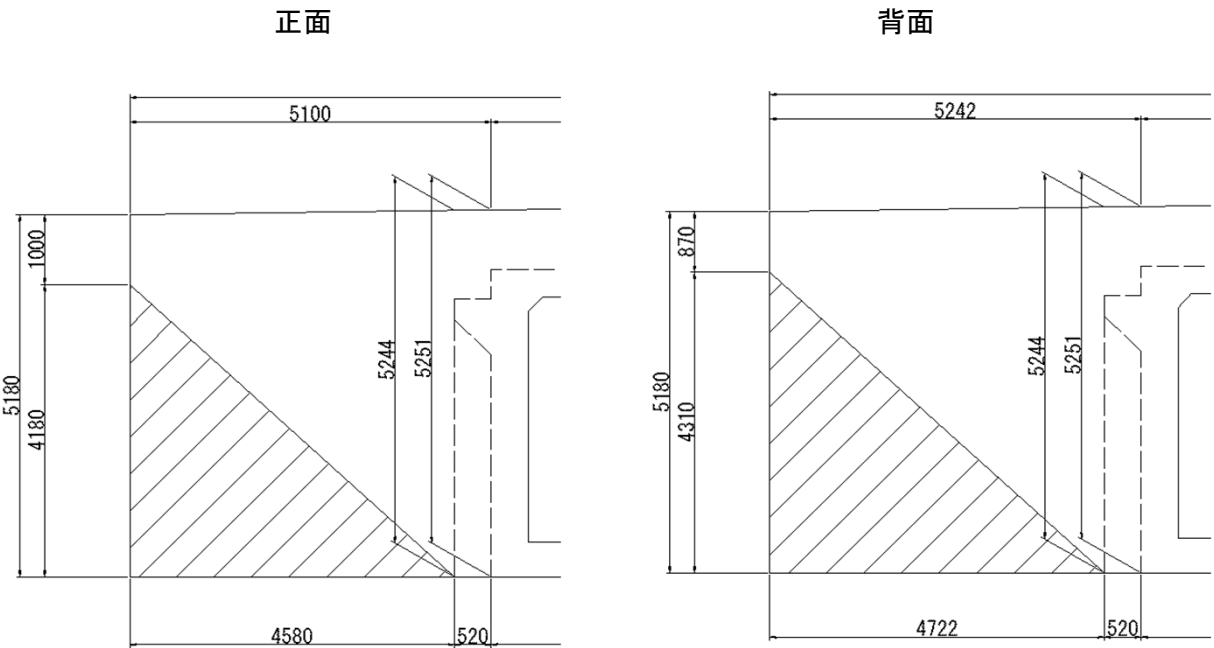
支保工耐力 $t = 1/4 \times (1.00 + 5.24 + 0.87 + 5.24) = 3.1 \text{ (m)}$

$2.50(\text{m}) < t$

$P = 3.1 \times 24.5 = 76 \text{ (kN/m}^2\text{)}$
 $40 \leq P \leq 80(\text{kN/m}^2)$

支保工種類 - くさび結合支保工

支保工図ウイング



b)右側

ウイング形状入力参照

$$\text{右側面積} \quad a1 = 1/2 \times (9.3 + 9.9) = 9.6 \quad (\text{m}^2)$$

$$\text{支保工体積} \quad V1 = 9.6 \quad \text{m}^2 \times 0.5 = 5 \quad (\text{空m}^3)$$

$$\text{平均設置高} \quad H = 9.6 \quad \text{m}^2 \div (1/2 \times (4.28 + 4.42)) = 2.2 \quad (\text{m})$$

($H < 4.0\text{m}$)

$$\text{支保工耐力} \quad t = 1/4 \times (1.00 + 5.30 + 0.86 + 5.30) = 3.1 \quad (\text{m})$$

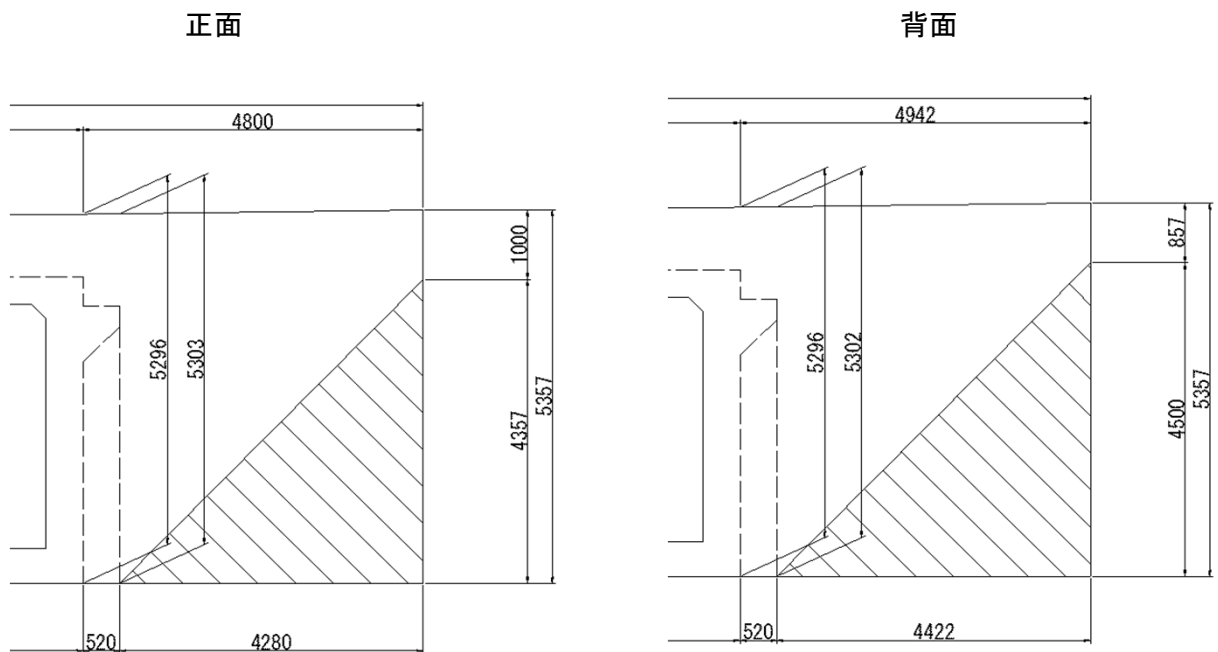
$2.50(\text{m}) < t$

$$P = 3.1 \times 24.5 = 76 \quad (\text{kN/m}^2)$$

$40 \leq P \leq 80(\text{kN/m}^2)$

支保工種類 - くさび結合支保工

支保工図ウイング



5. 呑口側ウイングの数量計算 楠谷橋 函渠

(1) 呑口側ウイング入力データ

厚さ $t = 0.500$

ハンチ幅 $t = 0.500$

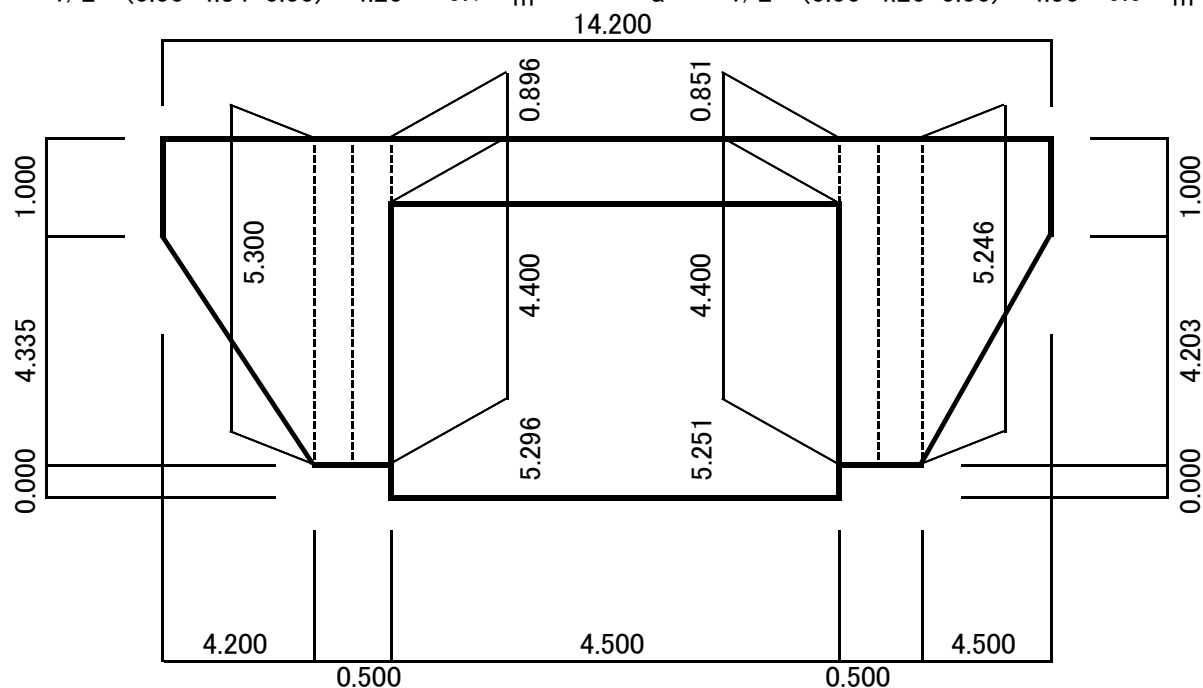
正面図

左側支保工面積

右側支保工面積

$$a = 1/2 \times (0.00 + 4.34 + 0.00) \times 4.20 = 9.1 \text{ m}^2$$

$$a = 1/2 \times (0.00 + 4.20 + 0.00) \times 4.50 = 9.5 \text{ m}^2$$



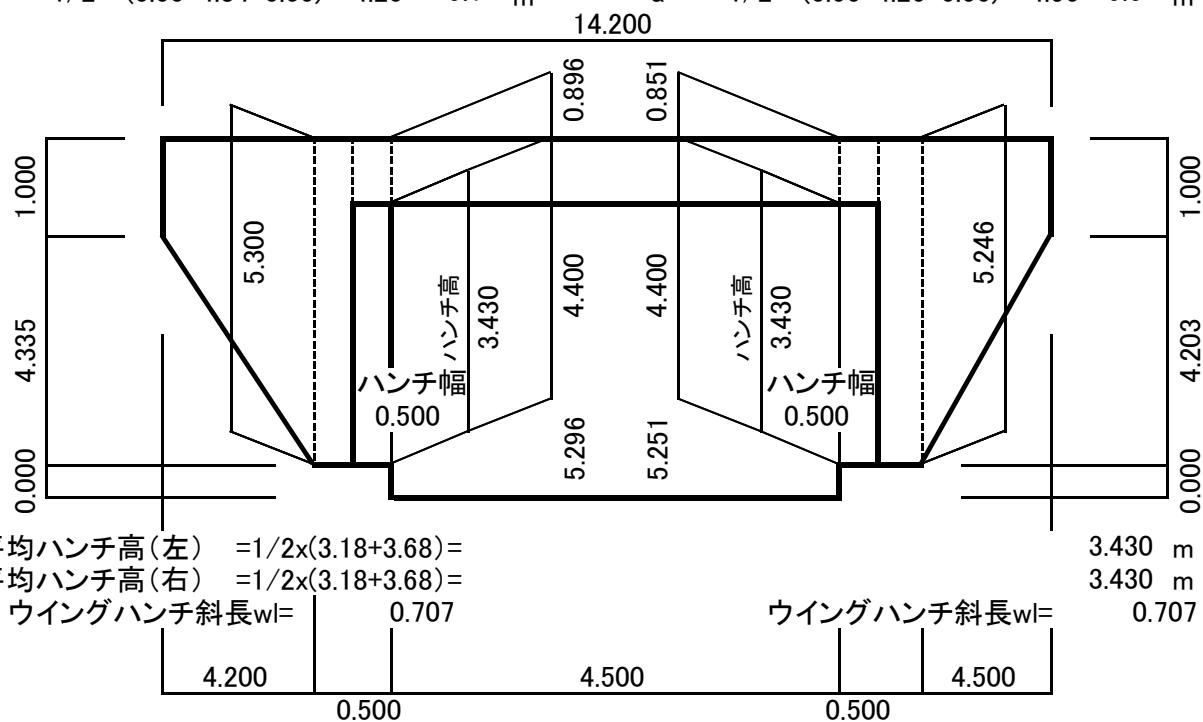
背面図

左側支保工面積

右側支保工面積

$$a = 1/2 \times (0.00 + 4.34 + 0.00) \times 4.20 = 9.1 \text{ m}^2$$

$$a = 1/2 \times (0.00 + 4.20 + 0.00) \times 4.50 = 9.5 \text{ m}^2$$



$$\text{平均ハンチ高(左)} = 1/2 \times (3.18 + 3.68) = 3.430 \text{ m}$$

$$\text{平均ハンチ高(右)} = 1/2 \times (3.18 + 3.68) = 3.430 \text{ m}$$

$$\text{ウイングハンチ斜長}wl = 0.707$$

$$\text{ウイングハンチ斜長}wl = 0.707$$

$$\text{左側斜角 } \theta = 90.000$$

$$\text{左側斜率 } I = 1.000$$

$$\text{右側斜角 } \theta = 90.000$$

$$\text{右側斜率 } I = 1.000$$

呑口側ウイング数量計算 楠谷橋 函渠

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

構造物種別 - 鉄筋構造物

1)ウイング正面積

$$\begin{aligned} a1 &= 1/2 \times (1.00 + 5.30) \times 4.20 = 13.23 \text{ (m}^2\text{)} \\ a2 &= 1/2 \times (5.30 + 5.30) \times 0.50 = 2.65 \text{ (m}^2\text{)} \\ a3 &= 1/2 \times (0.90 + 0.85) \times 4.50 = 3.94 \text{ (m}^2\text{)} \\ a4 &= 1/2 \times (5.25 + 5.25) \times 0.50 = 2.63 \text{ (m}^2\text{)} \\ a5 &= 1/2 \times (5.25 + 1.00) \times 4.50 = 14.06 \text{ (m}^2\text{)} \end{aligned}$$

$$A1 = 36.51 \text{ (m}^2\text{)}$$

2)ウイング背面積

$$\begin{aligned} a1 &= 1/2 \times (1.00 + 5.30) \times 4.20 = 13.23 \text{ (m}^2\text{)} \\ a2 &= 1/2 \times (5.30 + 5.30) \times 0.50 = 2.65 \text{ (m}^2\text{)} \\ a3 &= 1/2 \times (0.90 + 0.85) \times 4.50 = 3.94 \text{ (m}^2\text{)} \\ a4 &= 1/2 \times (5.25 + 5.25) \times 0.50 = 2.63 \text{ (m}^2\text{)} \\ a5 &= 1/2 \times (5.25 + 1.00) \times 4.50 = 14.06 \text{ (m}^2\text{)} \end{aligned}$$

$$A2 = 36.51 \text{ (m}^2\text{)}$$

3)ハンチ断面積

$$\begin{aligned} a1 &= 1/2 \times 0.50 \times 0.50 = 0.13 \text{ (m}^2\text{)} \\ a2 &= 1/2 \times 0.50 \times 0.50 = 0.13 \text{ (m}^2\text{)} \end{aligned}$$

4)コンクリート体積

$$\begin{aligned} \text{ウイング} \quad v1 &= 1/2 \times (36.51 + 36.51) \times 0.50 = 18.3 \text{ (m}^3\text{)} \\ \text{ハンチ} \quad v2 &= 0.13 \times 3.43 = 0.4 \text{ (m}^3\text{)} \\ \quad v3 &= 0.13 \times 3.43 = 0.4 \text{ (m}^3\text{)} \end{aligned}$$

$$\text{コンクリート体積合計} \quad V = 19.1 \text{ (m}^3\text{)}$$

(3)型枠

構造物種別 - 鉄筋構造物 平均設置高 ($H \leq 30\text{m}$)

1)ウイング左側妻型枠周長

$$\text{正面 } L1 = 1.00 + \sqrt{(4.34^2 + 4.20^2)} + 0.00 = 7.04 \text{ (m)}$$

$$\text{背面 } L2 = 1.00 + \sqrt{(4.34^2 + 4.20^2)} + 0.00 = 7.04 \text{ (m)}$$

2)ウイング右側妻型枠周長

$$\text{正面 } L1 = 1.00 + \sqrt{(4.20^2 + 4.50^2)} + 0.00 = 7.16 \text{ (m)}$$

$$\text{背面 } L2 = 1.00 + \sqrt{(4.20^2 + 4.50^2)} + 0.00 = 7.16 \text{ (m)}$$

3)ウイング型枠 (形状は2. 形状寸法図を参照)

$$\text{正背面積 } a1 = 36.51 + 36.51 = 73.0 \text{ (m}^2\text{)}$$

$$\text{左妻面積 } a2 = 1/2 \times (7.04 + 7.04) \times 0.50 = 3.5 \text{ (m}^2\text{)}$$

$$\text{右妻面積 } a3 = 1/2 \times (7.16 + 7.16) \times 0.50 = 3.6 \text{ (m}^2\text{)}$$

$$\text{ハンチ控除 } a4 = 0.50 \times 3.43 + 0.50 \times 3.43 = -3.4 \text{ (m}^2\text{)}$$

4)ハンチ型枠 (形状は2. 形状寸法図を参照)

$$\text{側面 } a6 = 0.71 \times 3.43 + 0.71 \times 3.43 = 4.9 \text{ (m}^2\text{)}$$

5)型枠合計

$$\Sigma a_i = 73.0 + 3.5 + 3.6 + (-3.4) + 4.9 = 81.6 \text{ (m}^2\text{)}$$

(4)鉄筋質量 楠谷橋 函渠

材質 - SD345

鉄筋径	鉄筋質量 (kg)	鉄筋径 区分別質量
D13	174	174
D16	330	1563
D19	411	
D22	291	
D25	531	
D29	709	
D32	0	709
合計	2446	2446

(5)支保工 楠谷橋 函渠

a)左側

構造物種別 - 鉄筋構造物

ウイングデータ入力部参照

左側面積 $a1 = 1/2 \times (9.1 + 9.1) = 9.1 \text{ (m}^2\text{)}$

支保工体積 $V1 = 9.1 \text{ m}^2 \times 0.5 = 5 \text{ (空m}^3\text{)}$

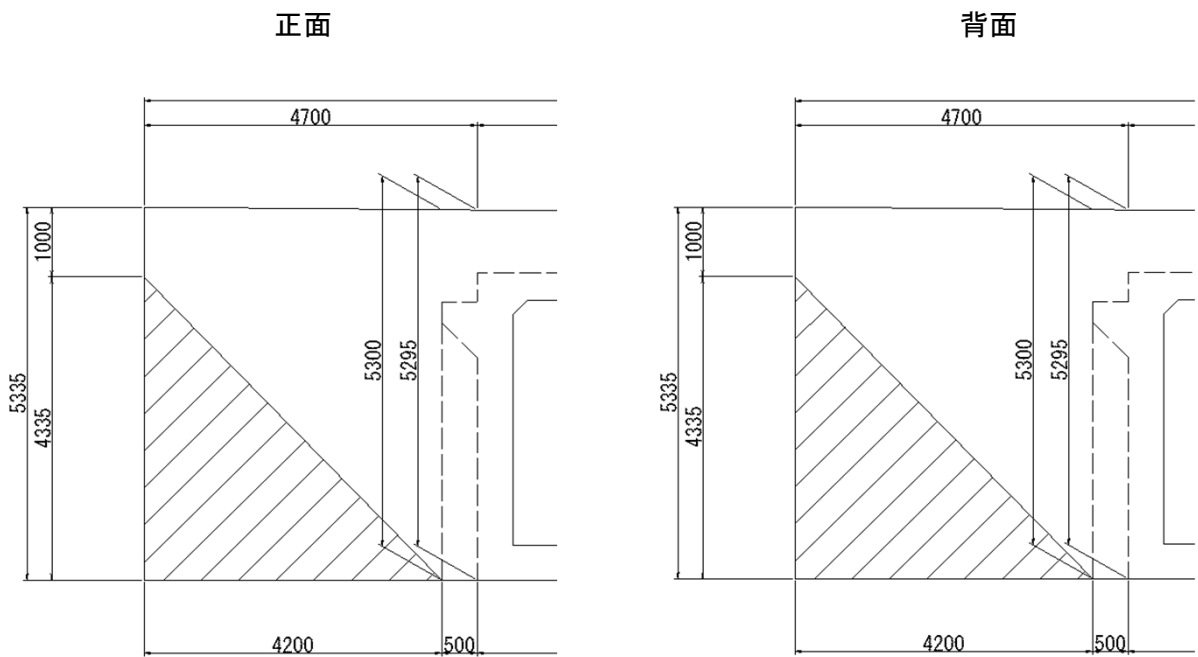
平均設置高 $H = 9.1 \text{ m}^2 \div (1/2 \times (4.20 + 4.20)) = 2.2 \text{ (m)}$
($H < 4.0\text{m}$)

支保工耐力 $t = 1/4 \times (1.00 + 5.30 + 1.00 + 5.30) = 3.2 \text{ (m)}$
 $2.50(\text{m}) < t$

$P = 3.2 \times 24.5 = 78 \text{ (kN/m}^2\text{)}$
 $40 \leq P \leq 80(\text{kN/m}^2)$

支保工種類 - くさび結合支保工

支保工図ウイング



b)右側

ウイングデータ入力部参照

$$\text{右側面積} \quad a1 = 1/2 \times (9.5 + 9.5) = 9.5 \quad (\text{m}^2)$$

$$\text{支保工体積} \quad V1 = 9.5 \quad \text{m}^2 \times 0.5 = 5 \quad (\text{空m}^3)$$

$$\text{平均設置高} \quad H = 9.5 \quad \text{m}^2 \div (1/2 \times (4.50 + 4.50)) = 2.1 \quad (\text{m})$$

($H < 4.0\text{m}$)

$$\text{支保工耐力} \quad t = 1/4 \times (1.00 + 5.25 + 1.00 + 5.25) = 3.1 \quad (\text{m})$$

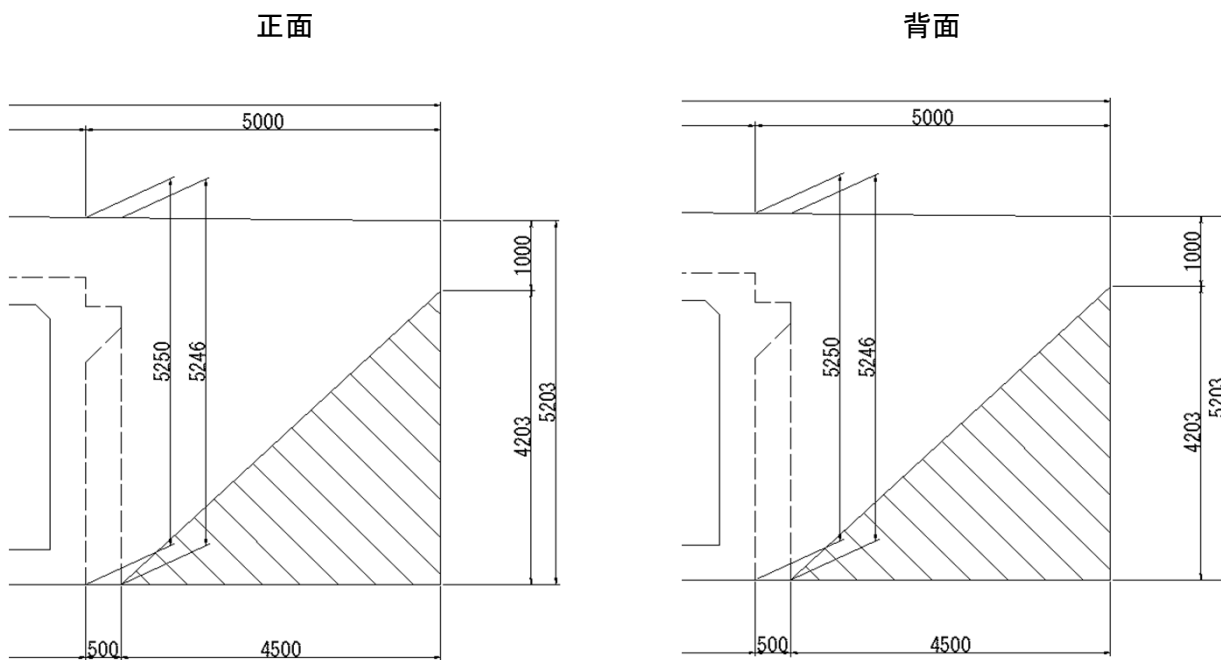
$$2.50(\text{m}) < t$$

$$P = 3.1 \times 24.5 = 76 \quad (\text{kN/m}^2)$$

$40 \leq P \leq 80(\text{kN/m}^2)$

支保工種類 - くさび結合支保工

支保工図ウイング



6. 踏掛版の数量計算

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

構造物種別 鉄筋構造物

起点側

$$V1 = 1/2 \times (3.45 + 4.87) \times 5.00 \times 0.40 = 8.3 \text{ (m}^3\text{)}$$

終点側

$$V2 = 1/2 \times (3.45 + 4.87) \times 5.00 \times 0.40 = 8.3 \text{ (m}^3\text{)}$$

(2) 型枠

構造物種別: 鉄筋構造物

起点側

$$A1 = (0.27 + 4.87 + 0.32) \times 0.40 = 2.2 \text{ (m}^2\text{)}$$

終点側

$$A2 = (4.87 + 0.02) \times 0.40 = 2.0 \text{ (m}^2\text{)}$$

(3) 鉄筋質量

材質 - SD345

鉄筋径	起点側		終点側		合計
	鉄筋質量 (kg)	鉄筋径 区分別質量	鉄筋質量 (kg)	鉄筋径 区分別質量	
D13	13	13	13	13	26
D16	0	1557	0	1557	3114
D19	0		0		
D22	919		919		
D25	638		638		
D29	0	0	0	0	0
D32	0		0		
合計	1570	1570	1570	1570	3140

(4) 目地工 $t=20\text{mm}$

起点側

$$A1 = (4.93 + 3.45 + 4.70) \times 0.40 = 5.2 \text{ (m}^2\text{)}$$

$$A2 = 1/2 \times (3.50 + 3.62) \times 0.50 = 1.8 \text{ (m}^2\text{)}$$

$$A = 7.0 \text{ (m}^2\text{)}$$

終点側

$$A3 = (5.20 + 3.45 + 5.00) \times 0.40 = 5.5 \text{ (m}^2\text{)}$$

$$A4 = 1/2 \times (3.50 + 3.62) \times 0.50 = 1.8 \text{ (m}^2\text{)}$$

$$A = 7.3 \text{ (m}^2\text{)}$$

(5) 路盤紙

起点側

$$A1 = 1/2 \times (3.58 + 4.87) \times 4.52 = 19.1 \text{ (m}^2\text{)}$$

終点側

$$A2 = 1/2 \times (3.58 + 4.87) \times 4.52 = 19.1 \text{ (m}^2\text{)}$$

土工

函渠土工集計表

工 種	種 別	細 別		規 格	単位	数 量	摘 要
土工	床掘 オープン掘削	A領域	砂質土		m ³	74.8	
		B領域	砂質土		m ³	0.5	
			計		m ³	75.3	
	埋 戻 し	埋戻し C		4m≦w1	m ³	76.7	
	残土処理	土砂			m ³	-9.9	
		計			m ³	-9.9	
	基面整正工				m ²	—	

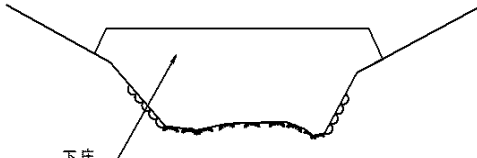
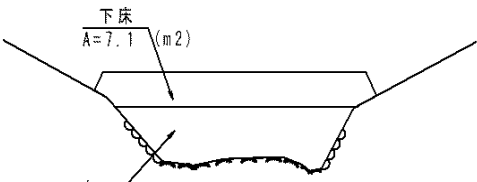
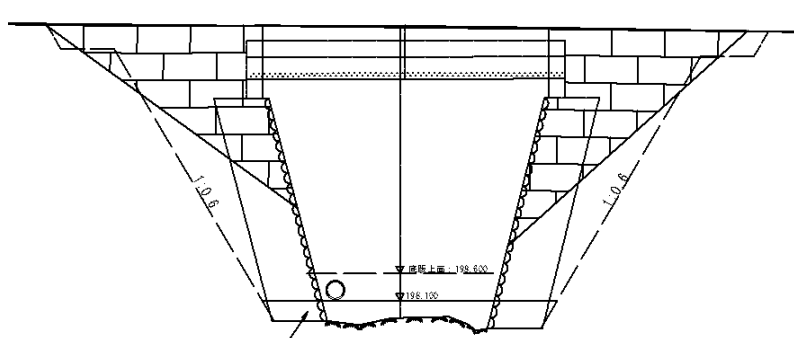
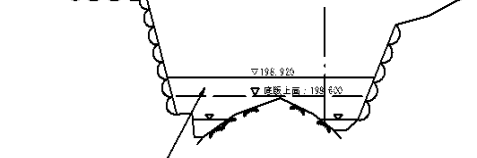
種 別	算 式	数 量
4)床掘		
i)砂質土掘削A	$6.3 \times (4.8 + 6.6) \times 1/2 =$	35.9 m^3
	$6.6 \times (5.4 + 6.4) \times 1/2 =$	38.9 m^3
	$35.9 + 38.9 =$	74.8 m^3
掘削B	$0.03 \times (4.8 + 6.6) \times 1/2 =$	0.2 m^3
	$0.05 \times (5.4 + 6.4) \times 1/2 =$	0.3 m^3
	$0.2 + 0.3 =$	0.5 m^3
	v1 =	75.3 m^3

種 別	算 式	数 量
3)埋戻 C	$4m \leq W1 \quad v1 \quad \text{全掘削土量} = 75.3 \text{ m}^3$ $5.9 \times (4.8 + 6.6) \times 1/2 = 33.6 \text{ m}^3$ $7.3 \times (5.4 + 6.4) \times 1/2 = 43.1 \text{ m}^3$ $33.6 + 43.1 = 76.7 \text{ m}^3$	
(3)残土処理	$\begin{aligned} &\text{土砂残土} \\ &V3 = v1 - V2 \times 1 / C \\ &= 75.3 - 76.7 \times 1 / 0.9 = -9.9 \text{ m}^3 \end{aligned}$	

河床工

工種	種別	細別	規格	単位	数量	要			
河床工	コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$		m ³	26.2				
	型わく	一般型わく 無筋構造物		m ²	12.1				

種 別	算 式	数 量
8. 河床工 (1)無筋 コンクリート 1)縦断面図	上部工標準断面図 S=1:50 DL=195.000	
2)平面図		

種 別	算 式	数 量
3)横断面図	a-a  下床 A=7.9 (m2) b-b  下床 A=7.1 (m2) 下床 A=3.8 (m2) c-c  下床 A=2.2 (m2) ▽底面上面: 198.600 ▽198.100 河川横断②  下床 A=2.5 (m2) ▽198.800 ▽底面上面: 198.600	

種 別	算 式	数 量
4)体積	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ 無筋コンクリート $0.8 \times (0 + 7.9) \times 1/2 = 3.2 \text{ m}^3$ $0.2 \times (7.9 + 7.1) \times 1/2 = 1.5 \text{ m}^3$ $4.50 \times (3.8 + 2.2) \times 1/2 = 13.5 \text{ m}^3$ $0.90 \times (2.2 + 2.5) \times 1/2 = 2.1 \text{ m}^3$ $4.70 \times (2.5 + 0) \times 1/2 = 5.9 \text{ m}^3$ $= 26.2 \text{ m}^3$	
5)型わく	$1.83 \times (6.51 + 4.96) \times 1/2 = 10.5 \text{ m}^2$ $1.83 \times (0.72 + 0.17) \times 1/2 = 0.8 \text{ m}^2$ $1.83 \times (0.72 + 0.17) \times 1/2 = 0.8 \text{ m}^2$ $= 12.1 \text{ m}^2$	

舗装工

函渠舗装集計表

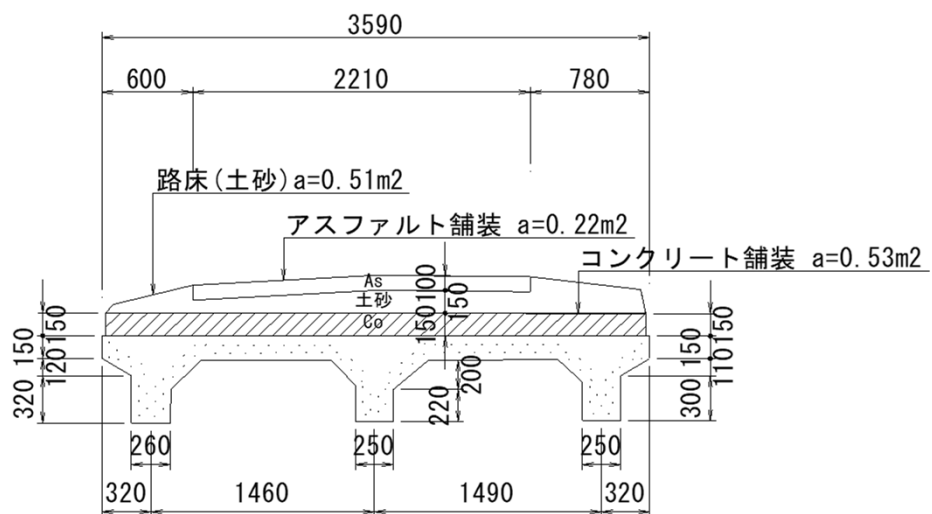
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
防水工	シート系			m ²	21.4	
舗装	舗装	再生密粒アスファルト(20)	t=50 3m超	m ²	57.9	
	上層路盤	再生粒調碎石	t=100 3m超	m ²	57.9	
	下層路盤	再生クラッシャーラン	t=150 3m超	m ²	57.9	
	路床		t=323 3m超	m ²	57.9	

種 別	算 式	数 量
9. 舗装工	CAD計測値	
1) 舗装	再生密粒アスファルト t=50 A=	57.9 m ²
2) 上層路盤	再生粒調碎石 t=100 A=	57.9 m ²
3) 下層路盤	再生クラッシャーラン t=150 A=	57.9 m ²
4) 路床	良質土 t=323 平均厚 A=	57.9 m ²
10. 防水工	ボックス頂版上 シート系 (3.50+0.623×2) × 4.50 A=	21.4 m ²
11. 防護柵工	Gr-C-2B 呑口側 ガードレル 歩車道兼用 L= 0.5 + 1.6 + 2.0 × 5 + 1.6 + 0.5	14.2 m
	吐口側 ガードレル 歩車道兼用 L= 0.5 + 2.0 × 2 + 0.5 0.5 + 1.75 × 2 + 0.5 0.5 + 1.9 × 2 + 0.5	14.3 m
	合計	28.5 m

(1) 旧橋上部工撤去工集計表

種別 レベル3	細別 レベル4	規格 レベル5	数量区分	単位	数量	摘要
上部工 構造物取壊し工	撤去工	橋面工	高欄	m	—	
			アスファルト舗装撤去	m3	1.3	t=100
			コンクリート舗装撤去	m3	3.2	t=150
			路床(土砂)	m3	3.0	t=150
			伸縮継手	m	—	
		床版カッター工	切断深さ t=20cmまで	m	12.0	
			切断深さ t=35cmまで	m	23.9	
		コアボーリング孔	φ 100	m	3.4	
		主桁(橋体)の撤去	撤去重量(RC構造)	t	14.5	
			計	t	14.5	
			支承縁切り	コンクリート橋	支承	—
			主桁転倒防止	桁	3	
		破砕解体	破砕(鉄筋構造物)	m3	5.8	
		足場工	吊り足場	m2	28.0	
	運搬処理	殻運搬(コンクリート)	橋体	m3	5.8	
			コンクリート舗装	m3	3.2	
		殻運搬(As)	アスファルト舗装	m3	1.3	
		殻運搬(路床)	土砂	m3	3.0	
	作業ヤード造成工	造成工	大型土のう	袋	65	製作・設置・撤去
			敷鉄板	m2	18.0	設置・撤去

- (2) 旧橋上部工撤去工
1) 橋面工の解体撤去



① 高欄無

本線部	L1=	5.98	×	2箇所	×	0.00	=	0.0	m
									= 0.0 m

② アスファルト舗装撤去

V1=	0.22	×	1断面	×	5.98	=	1.3	m3	
									= 1.3 m3

③ コンクリート舗装撤去

V1=	0.53	×	1断面	×	5.98	=	3.2	m3	
									= 3.2 m3

④ 路床(土砂)

V1=	0.51	×	1断面	×	5.98	=	3.0	m3	
									= 3.0 m3

④ 伸縮装置無

L1=	3.59	×	0ヶ所	=	0.0	m			
						道路部計	=	0.0	m

⑤ 殻運搬処理

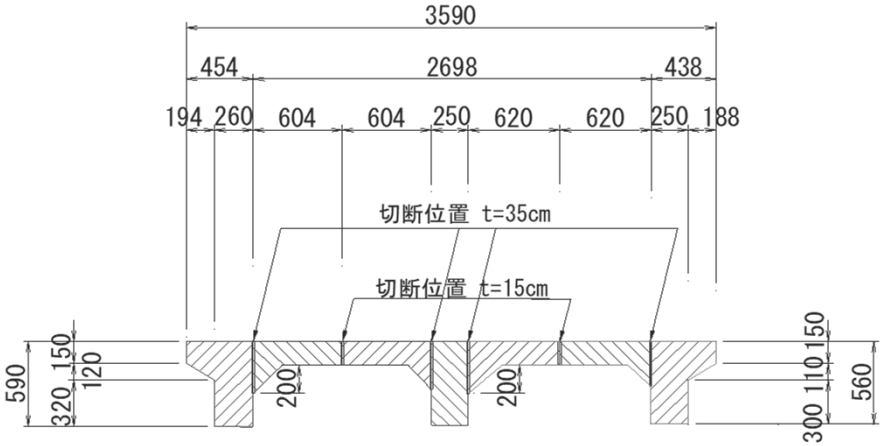
AS舗装	V1=	1.3	=	1.3	m3
コン舗装	V2=	3.2	=	3.2	m3
路床(土)	V3=	3.0	=	3.0	m3

計	=	7.5	m3
---	---	-----	----

2) 床版の撤去（切断）

① 床版カッター工

本線部 橋長 : 5.980m
1径間長



切断分割算出根拠図

■ 一径間当り

切断深さ t=20cmまで L1= 5.98 × 2 ヶ所 = 12.0 m → 1 径間 = 12.0 m
切断深さ t=35cmまで L1= 5.98 × 4 ヶ所 = 23.9 m → 1 径間 = 23.9 m

■ 全径間当り

② コアボーリング孔

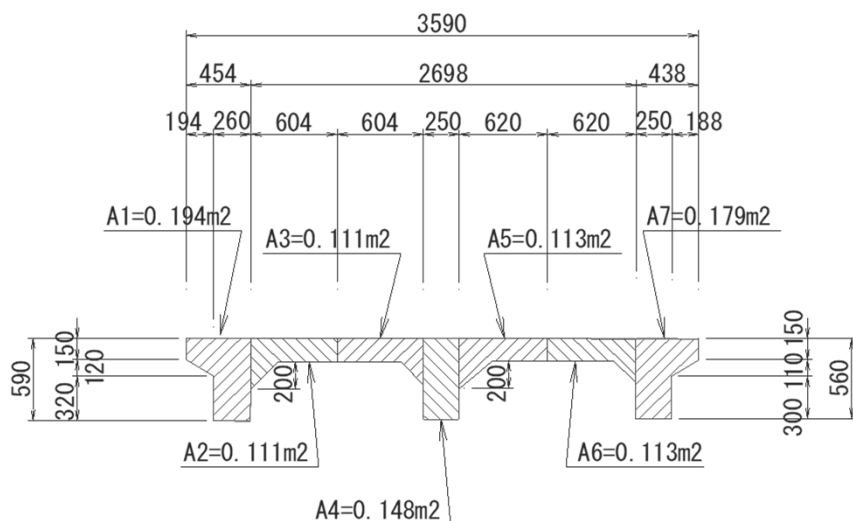
削孔径 φ 100 (床版の吊り孔)

L1= 0.15 × 4 ヶ所 = 0.60 m → 1 径間 = 0.6 m
L2= 0.35 × 8 ヶ所 = 2.80 m → 1 径間 = 2.8 m
一径間当り = 3.4 m = 3.4 m

3) 主桁(橋体)の撤去

◆ 撤去計画

本線部 橋長 : 5.980m



重量算出根拠図

① 撤去ブロック数量

$$\begin{aligned}
 A1 &= 1/2 \times (0.15 + 0.27) \times 0.194 + 0.26 \times 0.59 = 0.194 \text{ m}^2 \\
 A2 &= 1/2 \times 0.20 \times 0.20 + 0.15 \times 0.604 = 0.111 \text{ m}^2 \\
 A3 &= 1/2 \times 0.20 \times 0.20 + 0.15 \times 0.604 = 0.111 \text{ m}^2 \\
 A4 &= 0.25 \times 0.59 = 0.148 \text{ m}^2 \\
 A5 &= 1/2 \times 0.20 \times 0.20 + 0.15 \times 0.620 = 0.113 \text{ m}^2 \\
 A6 &= 1/2 \times 0.20 \times 0.20 + 0.15 \times 0.620 = 0.113 \text{ m}^2 \\
 A7 &= 1/2 \times (0.15 + 0.26) \times 0.188 + 0.25 \times 0.56 = 0.179 \text{ m}^2 \\
 \hline
 A1 \sim A7 &= 0.969 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

$$\text{破碎解体(鉄筋構造物)} \quad V1 \sim V7 = 0.969 \text{ m}^2 \times 5.98\text{m} = 5.79 \text{ m}^3$$

② 撤去ブロック荷重

$$\begin{aligned}
 W1 &= 2.50\text{t/m}^3 \times 0.194\text{m}^2 \times 5.98\text{m} = 2.91 \text{ t} \\
 W2 &= 2.50\text{t/m}^3 \times 0.111\text{m}^2 \times 5.98\text{m} = 1.66 \text{ t} \\
 W3 &= 2.50\text{t/m}^3 \times 0.111\text{m}^2 \times 5.98\text{m} = 1.66 \text{ t} \\
 W4 &= 2.50\text{t/m}^3 \times 0.148\text{m}^2 \times 5.98\text{m} = 2.22 \text{ t} \\
 W5 &= 2.50\text{t/m}^3 \times 0.113\text{m}^2 \times 5.98\text{m} = 1.69 \text{ t} \\
 W6 &= 2.50\text{t/m}^3 \times 0.113\text{m}^2 \times 5.98\text{m} = 1.69 \text{ t} \\
 W7 &= 2.50\text{t/m}^3 \times 0.179\text{m}^2 \times 5.98\text{m} = 2.68 \text{ t} \\
 \hline
 W1 \sim W7 &= 14.51 \text{ t}
 \end{aligned}$$

③ 支承無

(コンクリート橋)	一径間当り 主桁	3 本	支承	0 ヶ所	
	全数量	径間数	1 径間		= 0 支承
					= 0 支承

④ 主桁転倒防止

(コンクリート橋) 一径間当り 主桁 3 桁
全数量 径間数 1 径間 = 3 桁

⑤ 吊り足場工（橋台間）

上部工幅+2.0m 橋台間	5.590 m	×	5.000 m	=	28.0 m2
				=	28.0 m2

⑥ 殼運搬処理

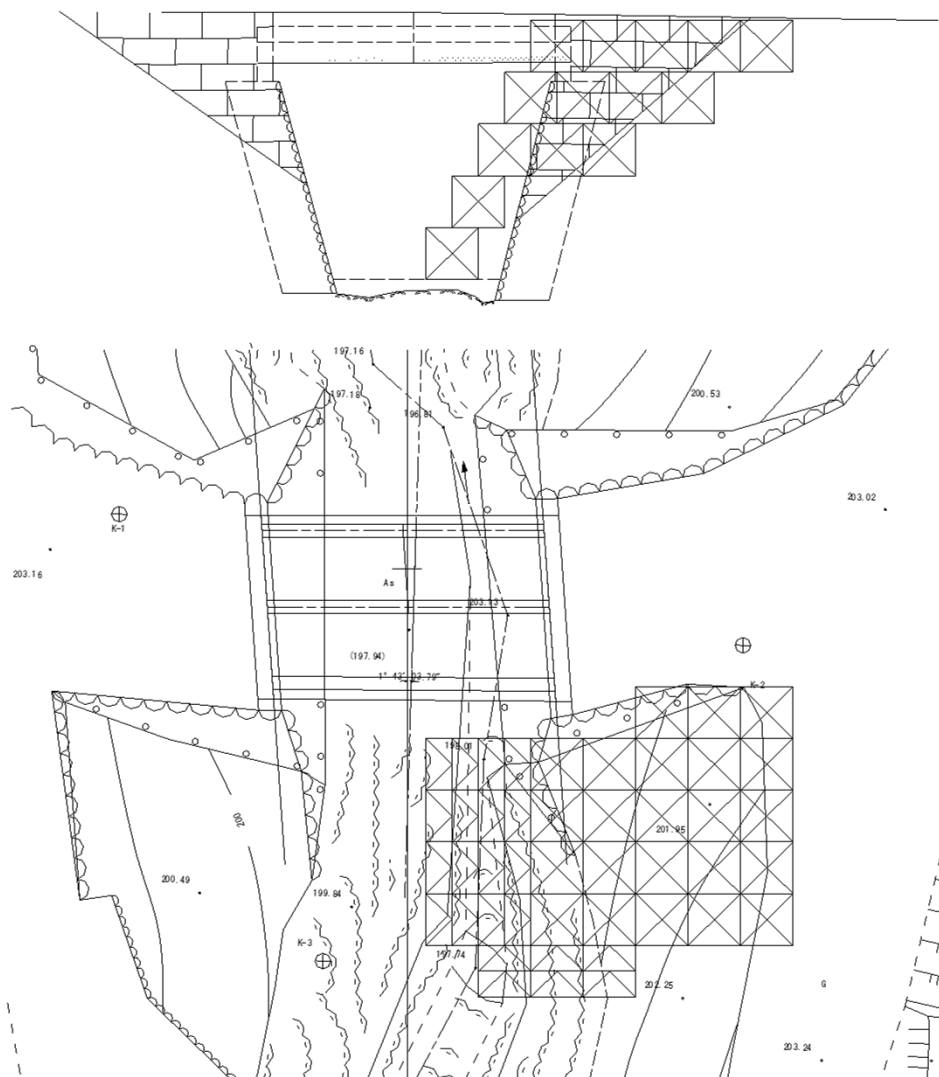
鉄筋コンクリー V1=	=	5.8 m3
	=	5.8 m3

(3) 作業ヤード造成工

1) 造成工

大型土のう配置計画

＜大型土のう(断面14袋)＞



① 大型土のう

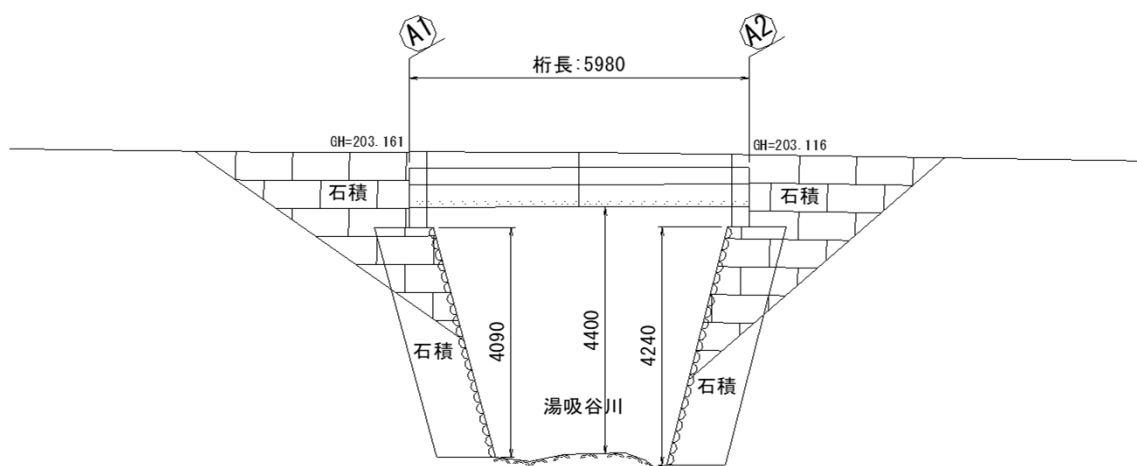
	断面	列	距離	
側面	14 袋	×	4	= 56 袋
下流側	3 袋	×	1	= 3 袋
上流側	2 袋	×	3	= 6 袋
(5.65m)				= 65 袋
(製作・設置・撤去)				

(1) 旧橋下部工撤去工集計表

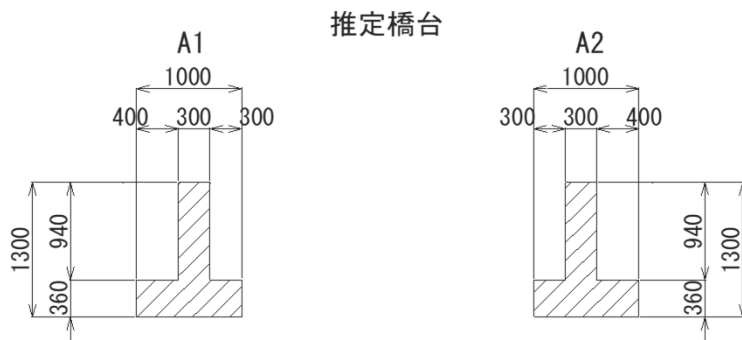
種別 レベル3	細別 レベル4	規格 レベル5	数量区分	単位	橋台名		合計
					A1左岸橋台	A2右岸橋台	
下部工 構造物取壊し工	土工	下部工	土工		岩着構造物により、計上しない		
			掘削	m3			
			埋戻し	m3			
		工事進入路	大型土のう (製作・設置・撤去)	袋	—	32	32
			盛土		—	13.8	13.8
			切土		—	6.4	6.4
		仮排水工	プレスト管 φ 300	m	8.0	—	8.0
			排水管設置・撤去	m	8.0	8.0	16.0
下部工 構造物取壊し工	撤去工	下部工					
			①破砕(鉄筋構造物)	m3	2.3	2.3	4.6
			②破砕(石積構造物)	m3	17.8	20.3	38.1
	運搬工	殻運搬処理					
			①鉄筋構造物	m3	2.3	2.3	4.6
			②石積構造物	m3	17.8	20.3	38.1
			合計 ①+②	m3	20.1	22.6	42.7

(2) 旧橋橋台撤去工

1) 撤去工



側 面 図



推定橋台

① 鉄筋構造物

A1橋台部

$$L = 3.60 \text{ m}$$

$$\text{ハﾟラﾟット } V1 = 0.300 \times 0.940 \times 3.600 = 1.02 \text{ m}^3$$

$$\text{底版 } V2 = 0.360 \times 1.000 \times 3.600 = 1.30 \text{ m}^3$$

$$V1 \sim V2 = 2.32 \text{ m}^3$$

A2橋台

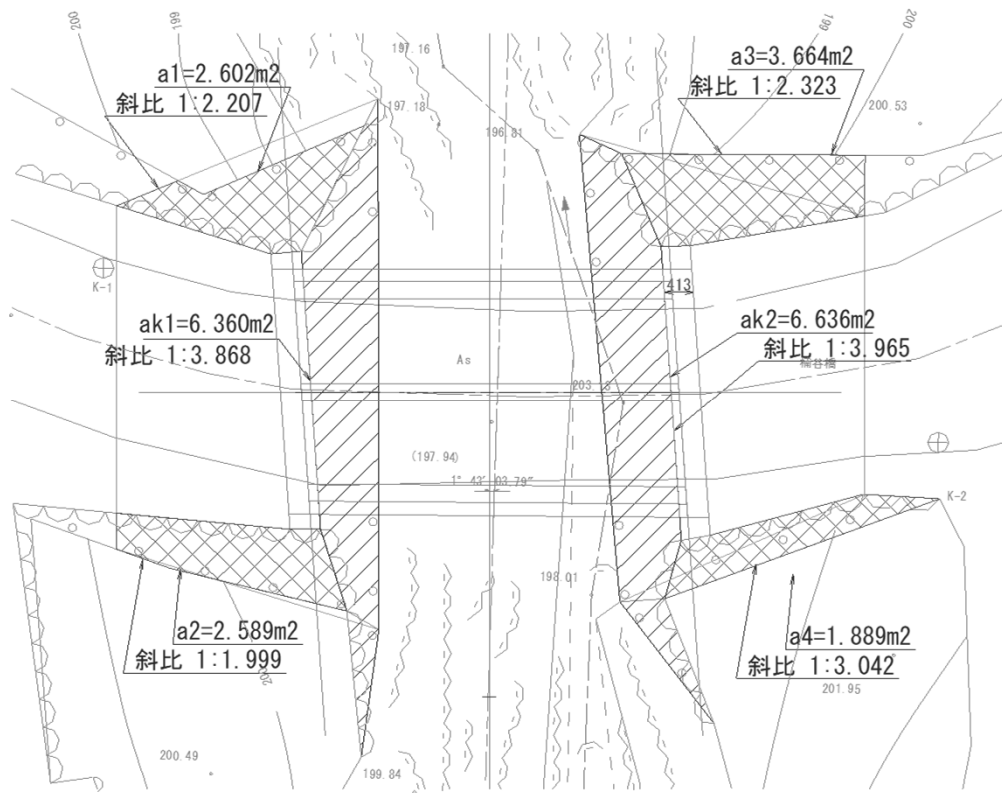
$$L = 3.60 \text{ m}$$

$$\text{ハﾟラﾟット } V1 = 0.300 \times 0.940 \times 3.600 = 1.02 \text{ m}^3$$

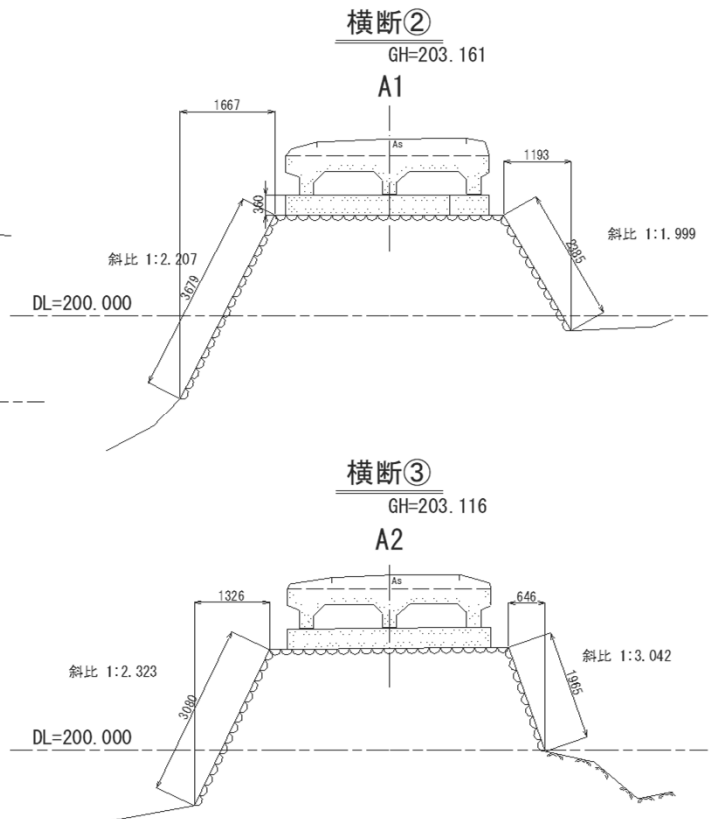
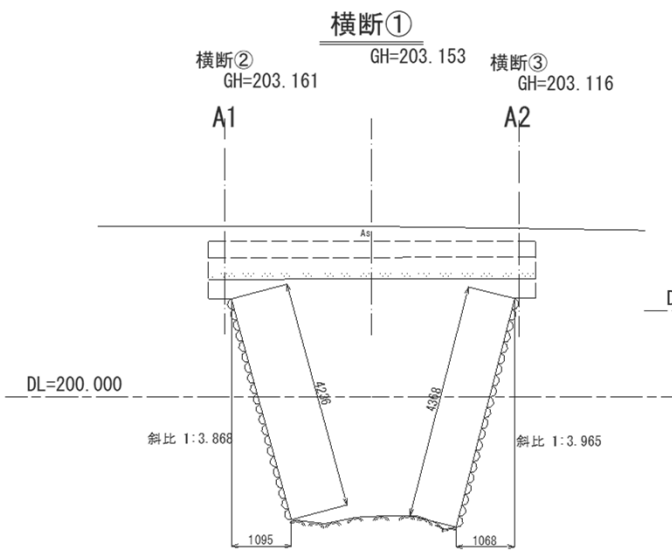
$$\text{底版 } V2 = 0.360 \times 1.000 \times 3.600 = 1.30 \text{ m}^3$$

$$V1 \sim V2 = 2.32 \text{ m}^3$$

② 石積構造物(石積厚50cmと推定)



面積算出根拠平面図



斜比算出根拠断面図

A1橋台部

t= 0.50 m <推定>

橋台前面	V1=	6.360 m ²	×	3.868 (斜比)	×	0.50 m	=	12.30 m ³
下流側面	V2=	2.602 m ²	×	2.207 (斜比)	×	0.50 m	=	2.87 m ³
上流側面	V3=	2.589 m ²	×	1.999 (斜比)	×	0.50 m	=	2.59 m ³
							V1~V2	= 17.76 m ³

A2橋台部

t= 0.50 m <推定>

橋台前面	V1=	6.636 m ²	×	3.965 (斜比)	×	0.50 m	=	13.16 m ³
下流側面	V2=	3.664 m ²	×	2.323 (斜比)	×	0.50 m	=	4.26 m ³
上流側面	V3=	1.889 m ²	×	3.042 (斜比)	×	0.50 m	=	2.87 m ³
							V1~V2	= 20.29 m ³

2) 運搬処理

① 殻

A1橋台部

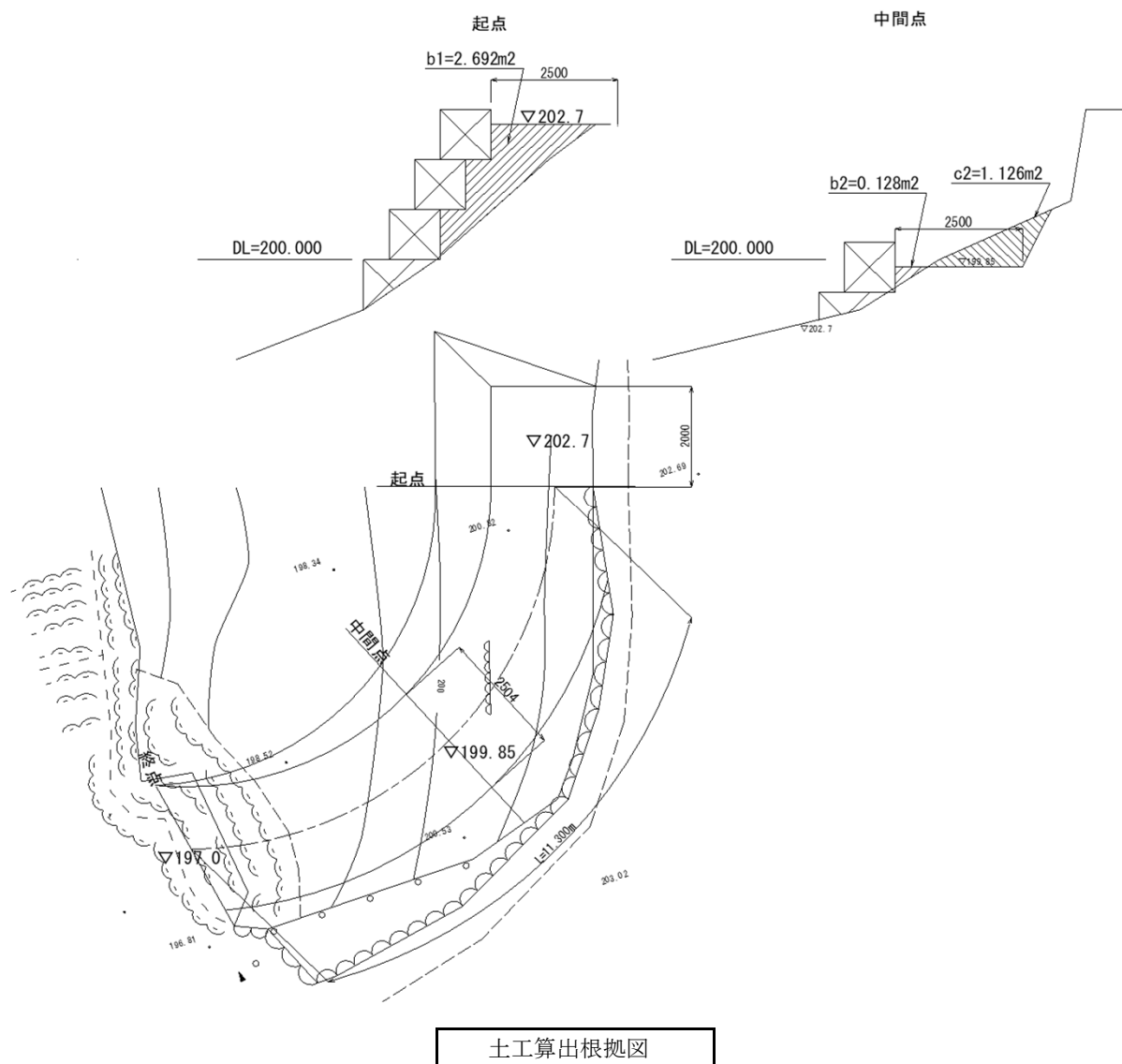
鉄筋構造物	V _{rc} =	2.32	=	2.32 m ³
石積構造物	V _c =	17.76	=	17.76 m ³
				20.08 m ³

A2橋台部

鉄筋構造物	V _{rc} =	2.32	=	2.32 m ³
石積構造物	V _c =	20.29	=	20.29 m ³
				22.61 m ³

(3) 工事用進入路

1) 造成工



土工算出根拠図

① 大型土のう

	断面	列	距離		
起点	4 袋	×	2 (2.00m)	=	8 袋
平均	3 袋	×	6 (5.65m)	=	18 袋
中間点	2 袋				
平均	1 袋	×	6 (5.65m)	=	6 袋
終点	0 袋				
			(13.30m)	=	32 袋
				(製作・設置・撤去)	

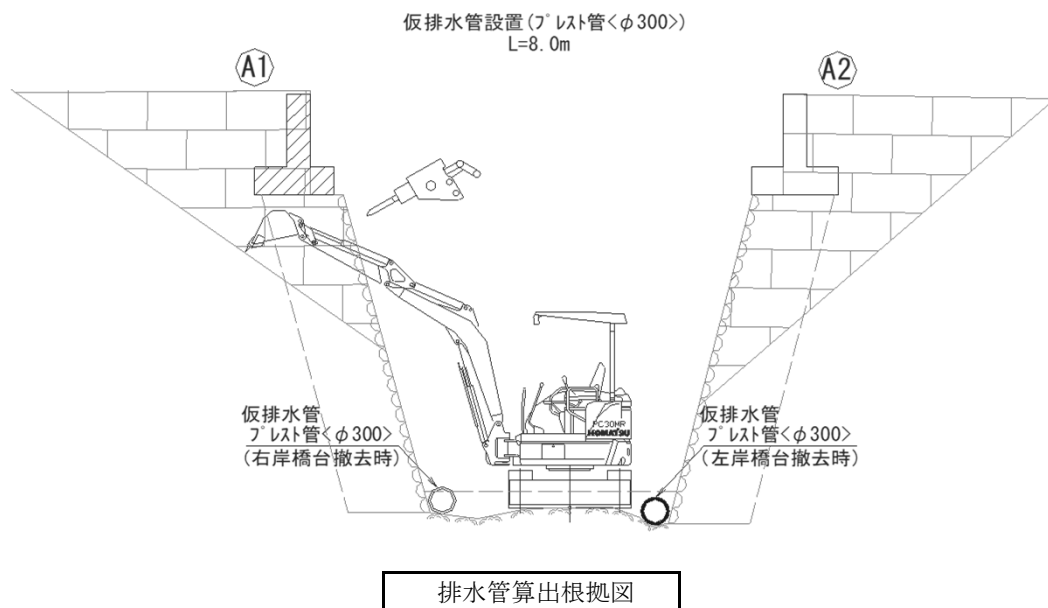
② 盛土

	断面(m2)	距離(m)		
起点(b1)	2.692	×	2.000	= 5.4 m3
平均	1.410	×	5.650	= 8.0 m3
中間点(b2)	0.128			
平均	0.064	×	5.650	= 0.4 m3
終点	0.000			
(13.30m)				= 13.8 m3

② 切土

	断面(m2)	距離(m)		
起点	0.000	×	2.000	= 0.0 m3
平均	0.563	×	5.650	= 3.2 m3
中間点(c2)	1.126			
平均	0.563	×	5.650	= 3.2 m3
終点	0.000			
(13.30m)				= 6.4 m3

(4) 仮排水工



A1橋台部

ﾌﾟﾚｽﾄ管 φ 300 = 8.0 m

ﾌﾟﾚｽﾄ管 φ 300設置・撤去 = 8.0 m

A2橋台部

ﾌﾟﾚｽﾄ管 φ 300設置・撤去 = 8.0 m