

数 量 総 括 表					
工 種	種 別	規 格	計 算		数 量
【補助】					
撤去工					
構造物撤去工	ガードレール 撤去工	Gr-C-2B Co建込	数量表(構造物撤去工-取付道路)より	42.2	42 m
	視線誘導標撤去	土中建込用	同上	1.0	1 本
	アスファルト舗装 切断	15cm以下	同上	28.0	28 m
	舗装版破砕	アスファルト舗装版 15cm以下	同上	313.4	310 m ²
	構造物とりこわし	コンクリート 無筋構造物	数量表(構造物撤去工-護岸)より 123.2m ³		
			数量表(構造物撤去工-排水構造物)より 0.8m ³		
			計 123.2+0.8=124.0m ³	124.0	124 m ³
	構造物とりこわし	コンクリート 鉄筋構造物	数量表(構造物撤去工-排水構造物)より	3.6	4 m ³
	蓋版撤去	桝蓋グレーチング 800×800	同上	1	1 枚
旧橋解体工(上部)	高欄撤去	橋梁用ガードレール	数量表(旧橋解体工-上部)より	18.8	19 m
	転落防止柵撤去	パネル式 支柱間隔2.0m	同上	42.8	43 m
	伸縮装置縁切		同上	18.8	19 m
			橋梁撤去技術マニュアル準拠 (10mあたり)		
			土木一般世話役 0.3人		
			特殊作業員 2.0人		
			普通作業員 1.0人		
			トラック(クレーン装置付)賃料 4t車 2.9t吊 0.5日		
			諸雑費率(労務費の20%) 1 式		

数 量 総 括 表					
工 種	種 別	規 格	計 算		数 量
	支承縁切		数量表(旧橋解体工-上部)より	20	20 支承
			橋梁撤去技術マニュアル準拠 (10支承あたり)		
			橋梁世話役	0.5人	
			橋梁特殊工	2.0人	
			普通作業員	1.0人	
			諸雑費率(労務費の20%)	1 式	
	アスファルト舗装版 破碎・積込	アスファルト舗装版 t=15cm	数量表(旧橋解体工-上部)より	11.9	12 m3
	舗装版破碎	コンクリート舗装版 15cm以下	同上	31.5	32 m2
	コアボーリング削孔	ワイヤーソー通し穴 φ 50	数量表(旧橋解体工-上部)より	2.0	2 m
			橋梁撤去技術マニュアル準拠 (10mあたり)		
			土木一般世話役	1.25人	
			特殊作業員	2.50人	
			普通作業員	1.25人	
			コアビット	2.8 個	
			コアチューブ	8.4 個	
			コアアダプター	1.0 個	
			諸雑費率(労務費の30%)	1 式	
	コアボーリング削孔	吊穴 φ 100	数量表(旧橋解体工-上部)より	16.6	17 m
			橋梁撤去技術マニュアル準拠 (10mあたり)		
			土木一般世話役	1.50人	
			特殊作業員	3.00人	
			普通作業員	1.50人	
			コアビット	2.6 個	
			コアチューブ	6.4 個	
			コアアダプター	0.8 個	
			諸雑費率(労務費の30%)	1 式	

数 量 総 括 表					
工 種	種 別	規 格	計 算		数 量
	コアボーリング削孔	吊穴 φ 150	数量表(旧橋解体工-上部)より	2.0	2 m
			橋梁撤去技術マニュアル準拠 (10mあたり)		
			土木一般世話役	1.65人	
			特殊作業員	3.30人	
			普通作業員	1.65人	
			コアビット	2.6 個	
			コアチューブ	6.4 個	
			コアアダプター	0.8 個	
			諸雑費率(労務費の30%)	1 式	
	床版カッター切断	～20cm	数量表(旧橋解体工-上部)より 123m	1	1 式
			橋梁撤去技術マニュアル準拠 (10mあたり)		
			土木一般世話役	0.08人	
			特殊作業員	0.25人	
			普通作業員	0.25人	
			トラック(クレーン装置付)賃料 4t車 2.9t吊	0.25日	
			カッターブレード φ 750mm	0.22枚	
			諸雑費率(労務費の30%)	1 式	
			クレーンによる吊切断: 上記で算出した金額に対し、50%割増		
	ワイヤーソー切断	区分C	数量表(旧橋解体工-上部)より	1.4	1 m2
			橋梁撤去技術マニュアル準拠 (10m2あたり)		
			土木一般世話役	1.5人	
			特殊作業員	4.5人	
			ワイヤーソーイング駆動機械損料	3.0日	
			ダイヤモンドワイヤー消費費	15.0m	
			諸雑費率(労務費・機械損料合計額の25%)	1 式	

[illegible]

数 量 総 括 表					
工 種	種 別	規 格	計 算		数 量
	カッター切断	t=65cm	数量表(旧橋解体工-上部)より	37.6	38 m
			コンクリート切断穿孔業協会歩掛準拠 (5.49mあたり)		
			特殊作業員 1.0 人		
			フラットソー 損料 1.0 台		
			専用トラック 損料 1.0 台		
			ブレード18インチ 0.100枚		
			ブレード26インチ 0.071枚		
			ブレード34インチ 0.072枚		
			ブレード42インチ 0.074枚		
			ブレード54インチ 0.075枚		
			ブレード62インチ 0.075枚		
			消耗工具等 1 セット		
			ガソリン(フラットソー) 50.4 L		
			軽油(専用トラック) 19.614 L		
			水道水(切断用) 511 L		
			水道水(洗浄用) 18 L		
	床版1次及び 2次破碎・撤去		数量表(旧橋解体工-上部)より	21.5	22 m3
	桁1次及び 2次切断・撤去		同上	8.4	8 t
	主桁撤去	10t/本～20t/本 未満	数量表(旧橋解体工-上部)より	36.1	36 t
			橋梁撤去技術マニュアル準拠 (72tあたり)		
			60t吊ラフデレーンクレーン賃料 1.0日		
			橋梁世話役 1.0人		
			橋梁特殊工 6.0人		
			普通作業員 4.0人		
	構造物とりこわし	コンクリート 鉄筋構造物	数量表(旧橋解体工-上部)より	21.4	21 m3

数 量 総 括 表					
工 種	種 別	規 格	計 算		数 量
旧橋解体工(下部)	コアボーリング削孔	ワイヤーソー通し穴 φ 50	数量表(旧橋解体工-下部)より	76.6	77 m
			橋梁撤去技術マニュアル準拠 (10mあたり)		
			土木一般世話役	1.25人	
			特殊作業員	2.50人	
			普通作業員	1.25人	
			コアビット	2.8 個	
			コアチューブ	8.4 個	
			コアアダプター	1.0 個	
			諸雑費率(労務費の30%)	1 式	
	コアボーリング削孔	吊穴 φ 100	数量表(旧橋解体工-下部)より	288.7	289 m
			橋梁撤去技術マニュアル準拠 (10mあたり)		
			土木一般世話役	1.50人	
			特殊作業員	3.00人	
			普通作業員	1.50人	
			コアビット	2.6 個	
			コアチューブ	6.4 個	
			コアアダプター	0.8 個	
			諸雑費率(労務費の30%)	1 式	
	ワイヤーソー切断	区分B	数量表(旧橋解体工-下部)より	212.6	213 m2
			橋梁撤去技術マニュアル準拠 (10m2あたり)		
			土木一般世話役	1.0人	
			特殊作業員	3.0人	
			ワイヤーソーイング駆動機械損料	2.0日	
			ダイヤモンドワイヤー消費費	12.0m	
			諸雑費率(労務費・機械損料合計額の25%)	1 式	

数 量 総 括 表					
工 種	種 別	規 格	計 算		数 量
	カッター切断	t=80cm	数量表(旧橋解体工-下部)より	53.1	53 m
			コンクリート切断穿孔業協会歩掛準拠 (5.43mあたり)		
			特殊作業員 1.0 人		
			フラットソー損料 1.0 台		
			専用トラック損料 1.0 台		
			ブレード14インチ 0.067枚		
			ブレード22インチ 0.069枚		
			ブレード30インチ 0.071枚		
			ブレード38インチ 0.072枚		
			ブレード46インチ 0.074枚		
			ブレード54インチ 0.074枚		
			ブレード62インチ 0.074枚		
			ブレード70インチ 0.074枚		
			消耗工具等 1 セット		
			ガソリン(フラットソー) 50.4 L		
			軽油(専用トラック) 19.614L		
			水道水(切断用) 749 L		
			水道水(洗浄用) 72 L		
	切断水処理工	上部工分含む 濁水期	濁水期	180	180 日
			橋梁撤去技術マニュアル準拠 (30日あたり)		
			土木一般世話役 6.0人		
			普通作業員 30.0人		
			炭酸ガス中和処理装置賃料 1 月		
			諸雑費率(労務費の30%) 1 式		
	構造物とりこわし	コンクリート 鉄筋構造物	数量表(旧橋解体工-下部)より	329.6	330 m3

数 量 総 括 表					
工 種	種 別	規 格	計 算		数 量
護岸工 ・取付道路工					
土工	掘削	土砂	数量表(土工)より	558.4	560 m3
	掘削	軟岩	同上	60.1	60 m3
	路床盛土	2.5m以上4.0m未満	同上	70.7	70 m3
	床堀	土砂	同上	11.7	10 m3
	床堀	岩塊・玉石	同上	46.8	50 m3
	埋戻し	発生土	同上	28.3	30 m3
	積込(ルーズ)	破碎岩	同上	60.1	60 m3
法面工	法面整形	盛土部 レキ質土	数量表(法面工)より	63.4	60 m2
	法面工	植生シート 盛土用	同上	63.4	60 m2
	法面整形	切土部 レキ質土	同上	268.1	270 m2
	法面整形	切土部 軟岩	同上	2.4	2 m2
コンクリート ブロック積工	コンクリート ブロック積工	控 35cm 裏コンあり	数量表(コンクリートブロック積工)より	97.8	98 m2
	コンクリート ブロック積工	控 35cm 裏コンなし	同上	290.7	291 m2
	裏込材	碎石 RC40-0	同上	102.5	103 m3
	天端コンクリート	18-8-25BB W/C≤60%	同上	4.1	4 m3
	埋戻しコンクリート	捨-8-40BB	同上	23.9	24 m3

数 量 総 括 表					
工 種	種 別	規 格	計 算		数 量
隔壁工	型枠	一般型枠	数量表(隔壁工)より	72.0	72 m2
	目地板	樹脂発泡体30倍 t=10mm	同上	34.6	35 m2
	コンクリート	18-8-40BB W/C≦60%	同上	8.6	9 m3
擁壁工	基礎碎石	基礎碎石 t=15cm	数量表(擁壁工)より	9.5	10 m2
	型枠	一般型枠	同上	25.2	25 m2
	コンクリート	18-8-40BB W/C≦60%	同上	6.7	7 m3
舗装復旧工	不陸整正	補足材なし	数量表(舗装復旧工)より	144.5	145 m2
	下層路盤	RC40-0 t=20cm	同上	144.5	145 m2
	上層路盤	M-25 t=10cm	同上	144.5	145 m2
	表層	再生密粒度As20F t=5cm	同上	144.5	145 m2
	路盤	RC40-0 t=15cm	同上	114.9	115 m2
	表層	再生密粒度As13 t=4cm	同上	114.9	115 m2
	路盤	RC40-0 t=10cm	同上	86.0	86 m2

数 量 総 括 表					
工 種	種 別	規 格	計 算		数 量
排水構造物工					
側溝工	自由勾配側溝	防音型 600*700*2000	数量表(側溝工)より	4.0	4 m
	自由勾配側溝	防音型 600*800*2000	同上	2.0	2 m
	自由勾配側溝	防音型 600*900*2000	同上	2.0	2 m
	自由勾配側溝	防音型 600*1000*2000	同上	6.0	6 m
	自由勾配側溝用 Co蓋	600用 L=0.5m 車道用 参考重量109kg/枚	同上	10	10 枚
	自由勾配側溝用 Gr蓋(T-25)	600用 L=1.0m 車道用 参考重量95.3kg/枚	同上	2	2 枚
縦排水工	現場打集水桝工	集水桝1型 900*900*1400	数量表(縦排水工)より (1基あたり)	1	1 基
			均し型枠 1.1 m2		
			均しコンクリート 捨-8-40BB 0.4 m3		
			型枠 12.0 m2		
			コンクリート 18-8-40BB(W/C≤60%) 1.5 m3		
			グレーチング桝蓋 T-14 900*900 受枠込 1組		
			足掛金具298mm φ12.7 3個		
	パイプカルバート	P4型	数量表(縦排水工)より	1.7	2 m
			(10mあたり)		
			ヒューム管 φ600 4.1 本		
			均し型枠 4.0 m2		
			均しコンクリート 捨-8-40BB 2.4 m3		
			型枠 20.0 m2		
			鉄筋工 SD345 D13 0.04t		
			コンクリート 18-8-40BB(W/C≤60%) 6.2 m3		
	型枠	一般型枠	数量表(縦排水工)より	26.8	27 m2
	支保工		同上	0.5	1 空m3

数 量 総 括 表					
工 種	種 別	規 格	計 算		数 量
	コンクリート	18-8-40BB W/C≤60%	同上	5.8	6 m3
復旧工					
道路付属物復旧工	ガードレール設置工	Gr-C-2B Co建込 塗装品	数量表(道路付属物復旧工)より	23.3	23 m
区画線設置工	区画線設置	実線(白) ペイント式 W=0.15m	数量表(区画線設置工)より	1	1 式
橋梁上部工					
工場製作費	鋼橋門扉等 工場原価				
	H鋼桁	添接板含む	越戸橋 数量一覧表(上部工)(その1) H鋼桁・付属部材・エキストラのとおり	1	1 式
	購入品		越戸橋 数量一覧表(上部工)(その1) 購入品のとおり	1	1 式
	工場塗装工 (H鋼桁)		越戸橋 数量一覧表(上部工)(その1) 工場塗装工(H鋼桁)のとおり	1	1 式
架設工	鋼橋工場製作 輸送費	主桁 運搬距離190km	越戸橋 数量一覧表(上部工)(その1) H鋼桁合計より	61.57	61.6 t
	仮設材の運搬	主桁付属部材 運搬距離190km	越戸橋 数量一覧表(上部工)(その1) 付属部材合計より	1.87	1.9 t
	架設工		越戸橋 数量一覧表(上部工)(その1) 架設工より 61570/1000	61.57	61.6 t
	地組工	H鋼桁	越戸橋 数量一覧表(上部工)(その1) 地組工より 61570/1000	61.57	61.6 t
	本締め工	高力ボルト	越戸橋 数量一覧表(上部工)(その1) 本締め工より	2760	2760 本

数 量 総 括 表					
工 種	種 別	規 格	計 算		数 量
	クレーン賃料及び 機械器具損料		地組+本締め+架設	1	1 式
			本締めボルト総本数 2760本		
			架設日数 架設工より 日当たり架設質量Dw=11.7t/日 61.57/11.7=5.26日		
			地組日数 地組工より 日当たり施工量Dg=17.1t/日 61.57/17.1=3.60日		
			ボルト締付日数 本締め工より 日当たり施工量Dq=850本/日 2760/850=3.25日		
	溶融亜鉛メッキ 処理工	HDZ55		1	1 式
			溶融亜鉛メッキ費		
			越戸橋 数量一覧表(上部工)(その1) 溶融亜鉛メッキ処理工より 1736/1000=1.7t		
			横持運賃 4t車*2台		
	上下部剛結工		越戸橋 数量一覧表(上部工)(その1) 上下部剛結工より	16.4	16.4 m
			イージースラブ橋協会歩掛準拠 (10mあたり)		
			橋梁世話役 3.3人		
			橋梁特殊工 8.2人		
			普通作業員 6.5人		
			ラフデレーンクレーン25t賃料 0.85台		
			諸雑費率(労務費の27%) 1 式		
	定着ナット	D22用	越戸橋 数量一覧表(上部工)(その1) 定着ナットのとおり	1	1 式
床版工・地組工	型枠	一般型枠	越戸橋 数量一覧表(上部工)(その2) 型枠より 50.5+31.9	82.4	82 m2

数 量 総 括 表					
工 種	種 別	規 格	計 算		数 量
	桁下面型枠工	杉板 t=18mm	越戸橋 数量一覧表(上部工)(その2) 型枠より	81.5	82 m2
			イージースラブ橋協会歩掛準拠 (100m2あたり)		
			土木一般世話役 4.5人		
			型枠工 13.2人		
			普通作業員 13.2人		
			埋設型枠材 杉板t=18mm 103 m2		
			諸雑費率(労務費の3%) 1 式		
	鉄筋工	D22 ねじ節鉄筋	越戸橋 数量一覧表(上部工)(その2) 鉄筋より 3235/1000	3.235	3.24 t
	鉄筋工	D22	越戸橋 数量一覧表(上部工)(その2) 鉄筋より 721/1000	0.721	0.72 t
	鉄筋工	D16	越戸橋 数量一覧表(上部工)(その2) 鉄筋より 4014/1000	4.014	4.01 t
	鉄筋工	D13	越戸橋 数量一覧表(上部工)(その2) 鉄筋より 3450/1000	3.450	3.45 t
	コンクリート	30-12-25N W/C≤50%	越戸橋 数量一覧表(上部工)(その2) コンクリートより	101.4	101 m3
	コンクリート	24-12-25BB W/C≤55%	同上	9.3	9 m3
	地覆目地工	弾性シール材充填	越戸橋 数量一覧表(上部工)(その2) 地覆目地工より	62.0	62 m
			イージースラブ橋協会歩掛準拠 (10mあたり)		
			土木一般世話役 0.5 人		
			普通作業員 0.5 人		
			シール材 6.75L		
			諸雑費率(労務費の20%) 1 式		
	目地板	瀝青繊維質目地板 t=20mm	越戸橋 数量一覧表(上部工)(その2) 地覆目地工より	2.0	2 m

[illegible]

数 量 総 括 表					
工 種	種 別	規 格	計 算		数 量
橋梁下部工					
橋台工	掘削	土砂 片切掘削	越戸橋 数量一覧表(A1・A2橋台部) 掘削より (A1)250.6+(A2)274.5=525.1m3	525.1	530 m3
	掘削	軟岩 片切掘削	越戸橋 数量一覧表(A1・A2橋台部) 掘削より (A1)2.9+(A2)2.0=4.9m3	4.9	5 m3
	埋戻し	良質発生土 1.0m以上4.0m未満	越戸橋 数量一覧表(A1・A2橋台部) 埋戻しより (A1)125.3+(A2)137.3=262.6m3	262.6	260 m3
	埋戻し	RC40-0 1.0m以上4.0m未満	越戸橋 数量一覧表(A1・A2橋台部) 埋戻しより (A1)60.8+(A2)40.8=101.6m3	101.6	100 m3
	鉄筋工	D22 ねじ節鉄筋	越戸橋 数量一覧表(A1・A2橋台部) 鉄筋より ((A1)767+(A2)767)/1000=1.534t	1.534	1.53 t
	鉄筋工	D22	越戸橋 数量一覧表(A1・A2橋台部) 鉄筋より ((A1)94+(A2)94)/1000=0.188t	0.188	0.19 t
	鉄筋工	D16	越戸橋 数量一覧表(A1・A2橋台部) 鉄筋より ((A1)626+(A2)626)/1000=1.252t	1.252	1.25 t
	付属部材		越戸橋 数量一覧表(A1・A2橋台部) 付属部材のとおり	1	1 式
			鉄筋支持金物 L65*65*6(SS400) ((A1)93+(A2)93)/1000=0.186≒0.19t		
			鉄筋支持金物 L50*50*6(SS400) ((A1)18+(A2)18)/1000=0.036≒0.04t		
			上下部連結金物 FB125*12(SS400) ((A1)186+(A2)186)/1000=0.372≒0.37t		
	型枠	一般型枠	越戸橋 数量一覧表(A1・A2橋台部) 均しコンクリート型枠より (A1)2.0+(A2)2.0=4.0m2	4.0	4 m2
	型枠	一般型枠	越戸橋 数量一覧表(A1・A2橋台部) 型枠より (A1)49.0+(A2)49.0=98.0m2	98.0	98 m2
	コンクリート	18-8-25BB W/C≦60%	越戸橋 数量一覧表(A1・A2橋台部) 均しコンクリートより (A1)1.1+(A2)1.1=2.2m3	2.2	2 m3
	コンクリート	24-12-40BB W/C≦55%	越戸橋 数量一覧表(A1・A2橋台部) コンクリート、枕コンクリートより (A1)23.9+0.5+(A2)23.9+0.5=48.8m3	48.8	49 m3

数 量 総 括 表					
工 種	種 別	規 格	計 算		数 量
基礎杭工	鋼管杭施工費A1	φ 600 t=12mm L=5m	越戸橋 数量一覧表(A1橋台部) 基礎杭より	4	4 本
			(1本あたり)		
			土木一般世話役 0.45 人		
			特殊作業員 0.90 人		
			普通作業員 0.45 人		
			杭打機 RX-3300運転 0.45 日		
			杭打機損料 5.75時間		
			特殊運転手 1人		
			軽油 167 L		
			油圧オーガ運転 0.45 日		
			油圧オーガ損料 6.33時間		
			CXハンマー運転 0.45 日		
			CXハンマー損料 1日		
			高圧空気圧縮機1300運転 0.45 日		
			空気圧縮機1300損料 1日		
			軽油 344 L		
			高圧空気圧縮機750運転 0.45 日		
			空気圧縮機750損料 1日		
			軽油 151 L		
			スクリーロード 0.45 日		
			スクリーロード損料 7時間		
			高所作業車運転 0.45 日		
			高所作業車損料 5時間		
			軽油 18L		
			相番クレーン25t運転 0.45 日		
			25tラフデレーンクレーン損料 6時間		
			特殊運転手 1人		
			軽油 84 L		
			バックホウ0.25m3運転 0.45 日		
			バックホウ0.25m3損料 5.83時間		
			軽油 34 L		
			消耗品費 A1 リングビット 1 式		
			ビット消耗費(B地盤) 2.83m		
			ビット消耗費(C地盤) 2.17m		
			リングビット 1 個		

数 量 総 括 表					
工 種	種 別	規 格	計 算		数 量
	鋼管杭施工費A2	φ 600 t=12mm L=5m	越戸橋 数量一覧表(A2橋台部) 基礎杭より	4	4 本
			(1本あたり)		
			土木一般世話役 0.44 人		
			特殊作業員 0.88 人		
			普通作業員 0.44 人		
			杭打機 RX-3300運転 0.44日		
			杭打機損料 5.75時間		
			特殊運転手 1人		
			軽油 167 L		
			油圧オーガ運転 0.44日		
			油圧オーガ損料 6.33時間		
			CXハンマー運転 0.44日		
			CXハンマー損料 1日		
			高圧空気圧縮機1300運転 0.44日		
			空気圧縮機1300損料 1日		
			軽油 344 L		
			高圧空気圧縮機750運転 0.44日		
			空気圧縮機750損料 1日		
			軽油 151 L		
			スクリーロード 0.44日		
			スクリーロード損料 7時間		
			高所作業車運転 0.44日		
			高所作業車損料 5時間		
			軽油 18L		
			相番クレーン25t運転 0.44日		
			ラフテレーンクレーン25t損料 6時間		
			特殊運転手 1人		
			軽油 84 L		
			バックホウ0.25m3運転 0.44日		
			バックホウ0.25m3損料 5.83時間		
			軽油 34 L		
			消耗品費 A2 リングビット 1 式		
			ビット消耗費(B地盤) 3.187m		
			ビット消耗費(C地盤) 1.813m		
			リングビット 1 個		

数 量 総 括 表					
工 種	種 別	規 格	計 算		数 量
	鋼管杭材料費	φ 600 t=12mm L=5m	越戸橋 数量一覧表(A1・A2橋台部) 基礎杭より (A1)4+(A2)4=8本	8	8 本
			(1本あたり)		
			鋼管杭(一般基礎用) SKK400(ベース)		
			越戸橋 数量一覧表(A1橋台部)より 0.87t		
			規格エキストラ SKK490 越戸橋 数量一覧表(A1橋台部)より 0.87t		
			ずれ止め 越戸橋 数量一覧表(A1橋台部)より 4.1+6.2=10.3≒10kg		
			ずれ止めストッパー 越戸橋 数量一覧表(A1橋台部)より 6 個		
			先端補強環 越戸橋 数量一覧表(A1橋台部)より 27 kg		
			吊金具 越戸橋 数量一覧表(A1橋台部)より 2.3≒ 2 kg		
			地域エキストラ 0.870+0.010+0.027+0.002=0.909≒ 0.91t		
	鋼管杭杭頭処理 溶接工		越戸橋 数量一覧表(A1・A2橋台部) 溶接長より (A1)7.9*4+(A2)7.9*4=63.2m	63.2	63 m
	鉄筋工	基礎杭用	越戸橋 数量一覧表(A1・A2橋台部) 鉄筋のとおり (1本あたり) (A1)4+(A2)4=8本	8	8 本
	コンクリート	30-18-25BB W/C≤55%	越戸橋 数量一覧表(A1・A2橋台部) 杭体内コンクリートより (A1)0.9*4+(A2)0.9*4=7.2m3	7.2	7 m3
	コンクリート	24-12-40BB W/C≤55%	越戸橋 数量一覧表(A1・A2橋台部) 杭頭中詰めコンクリートより (A1)0.4*4+(A2)0.4*4=3.2m3	3.2	3 m3
運搬・処分工					
残土運搬等	土砂等運搬 DID地区外	土砂 運搬距離3.0km以下	数量表(土工)より 460.1m3		
			越戸橋 数量一覧表(A1橋台部) 土砂等運搬より 111.4m3		
			越戸橋 数量一覧表(A2橋台部) 土砂等運搬より 121.9m3		
		土砂(スロープ撤去分) 運搬距離3.0km以下	数量表(造成工-仮設ヤード・進入路造成工)・瀬替工より		
			造成工-仮設ヤード・進入路造成工(P2) 1920.2m3		
			瀬替工 (156袋*1m3)/1.2=130m3		
			小計 1920.2+130.0=2050.2m3		
			合計 460.1+111.4+121.9+2050.2=2743.6m3	2743.6	2700 m3

数 量 総 括 表					
工 種	種 別	規 格	計 算		数 量
	土砂等運搬 DID地区外	軟岩 運搬距離3.0km以下	数量表(土工)より 106.9m3		
			越戸橋 数量一覧表(A1橋台部) 土砂等運搬より 2.9m3		
			越戸橋 数量一覧表(A2橋台部) 土砂等運搬より 2.0m3		
			計 106.9+2.9+2.0=111.8m3	111.8	110 m3
	整地	残土受入地処理	数量表(土工)より 567.0m3		
			越戸橋 数量一覧表(A1橋台部) 整地より 114.3m3		
			越戸橋 数量一覧表(A2橋台部) 整地より 123.9m3		
		土砂(スロープ撤去分) 残土受入地処理	数量表(造成工-仮設ヤード・進入路造成工)・瀬替工より		
			造成工-仮設ヤード・進入路造成工(P2) 1920.2m3		
			瀬替工 (156袋*1m3)/1.2=130m3		
			小計 1920.2+130.0=2050.2m3		
			合計 567.0+114.3+123.9+2050.2=2855.4m3	2855.4	2900 m3
	積込(ルーズ)	土砂(スロープ撤去分)	数量表(造成工-仮設ヤード・進入路造成工)・瀬替工より	2050.2	2100 m3
			造成工-仮設ヤード・進入路造成工(P2) 1920.2m3		
			瀬替工 (156袋*1m3)/1.2=130m3		
			計 1920.2+130.0=2050.2m3		
廃材運搬	殻運搬 DID地区外	アスファルト殻 運搬距離11.5km以下	数量表(構造物撤去工-取付道路)より 14.3m3	14.3	14 m3
	アスファルト塊運搬 DID地区外	アスファルト殻 運搬距離7.5km以下	数量表(旧橋解体工-上部)より 11.9m3	11.9	12 m3

数 量 総 括 表					
工 種	種 別	規 格	計 算		数 量
	殻運搬 DID地区内	コンクリート殻(無筋) 運搬距離14.4km以下	数量表(構造物撤去工-護岸)より 123.2m3		
			数量表(構造物撤去工-排水構造物)より 0.8m3		
			数量表(旧橋解体工-上部)より 2.2m3		
			計 123.2+0.8+2.2=126.2m3	126.2	126 m3
	殻運搬 DID地区内	コンクリート殻(鉄筋) 運搬距離14.4km以下	数量表(構造物撤去工-排水構造物)より 3.6m3		
		コンクリート殻(鉄筋) 運搬距離14.4km以下	数量表(旧橋解体工-上部)より 44.7m3		
		コンクリート殻(鉄筋) 運搬距離14.4km以下	数量表(旧橋解体工-下部)より 329.6m3		
			計 3.6+44.7+329.6=377.9m3	377.9	378 m3
処分費	アスファルト処分費	掘削廃材	数量表(構造物撤去工-取付道路)より 33.6t		
			数量表(旧橋解体工-上部)より 27.8t		
			計 33.6+27.8=61.4t	61.4	61 t
	コンクリート処分費	無筋廃材	数量表(構造物撤去工-護岸)より 289.5t		
			数量表(構造物撤去工-排水構造物)より 1.8t		
			数量表(旧橋解体工-上部)より 5.2t		
			計 289.5+1.8+5.2=296.5t	296.5	297 t
	コンクリート処分費	二次製品	数量表(構造物撤去工-排水構造物)より 9.1t	9.1	9 t

数 量 総 括 表					
工 種	種 別	規 格	計 算		数 量
	コンクリート処分費	有筋廃材	数量表(旧橋解体工-上部)より 111.8t		
			数量表(旧橋解体工-下部)より 824.0t		
			計 111.8+824.0=935.8t	935.8	936 t
	排水汚泥処分費	コンクリート 上部工分含む	数量表(旧橋解体工-下部)より 2.0t	2.0	2 t
有価物運搬	現場発生品運搬 DID地区内	鋼材	数量表(旧橋解体工-上部)より 8.00t	8.00	8.00 t
すべての諸経費の対 象額に含めない	鉄くず処分費	へビーH1	数量表(旧橋解体工-上部)より 8.0t	8.0	8 t
仮設工					
工事用道路工	工事用信号設置	迂回路	工事用信号機 60W*2(2灯式) 516供用日(R7.11～R9.3)	1	1 式
	造成工	仮設ヤード 進入路造成	数量表(造成工-仮設ヤード・進入路造成工)のとお	1	1 式
			数量表(造成工-仮設ヤード・進入路造成工)より 必要量 (1634.2+94.0)/0.9=1920m3		
	瀬替工		数量表(瀬替工)のとお	1	1 式
			数量表(瀬替工)より 必要量 大型土のう156袋*1m3/1.2=130m3		
足場工	足場工		数量表(足場工)のとお	1	1 式
安全費	交通誘導員B		1人*316日(想定工期のうち休日を控除した日数)	316	316 人・日

[illegible]

数 量 表

構造物撤去工(取付道路)		越戸橋			P 1
工種・種別	細別・規格	計 算 式	数 量	単 位	
ガードレール 撤去工	Gr-C-2B Co建込	図面(48/64) 9.2+4.0+18.0+3.0+4.0+4.0	42.2	m	
視線誘導標撤去	土中建込用	図面(48/64)より	1.0	本	
舗装版切断	アスファルト舗装版 t=5cm	撤去数量根拠図(2/1)より 20.7m			
	アスファルト舗装版 t=4cm	撤去数量根拠図(2/1)より 7.3m			
		計 20.7+7.3	28.0	m	
舗装版破碎	t=5cm	撤去数量根拠図(2/1)より 172.0m ²			
	t=4cm	撤去数量根拠図(2/1)より 141.4m ²			
		計 172.0+141.4	313.4	m ²	
殻運搬 ※殻運搬・処分費は工事 全体分を数量総括表で合算	アスファルト殻	172.0*0.05+141.4*0.04	14.3	m ³	
処分費 ※殻運搬・処分費は工事 全体分を数量総括表で合算	アスファルト殻	14.3*2.35	33.6	t	

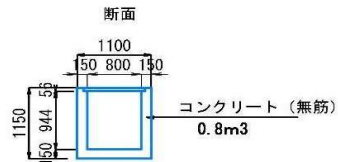
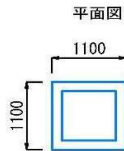
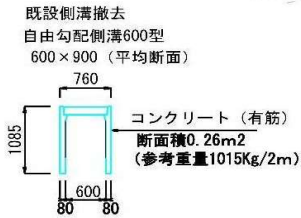
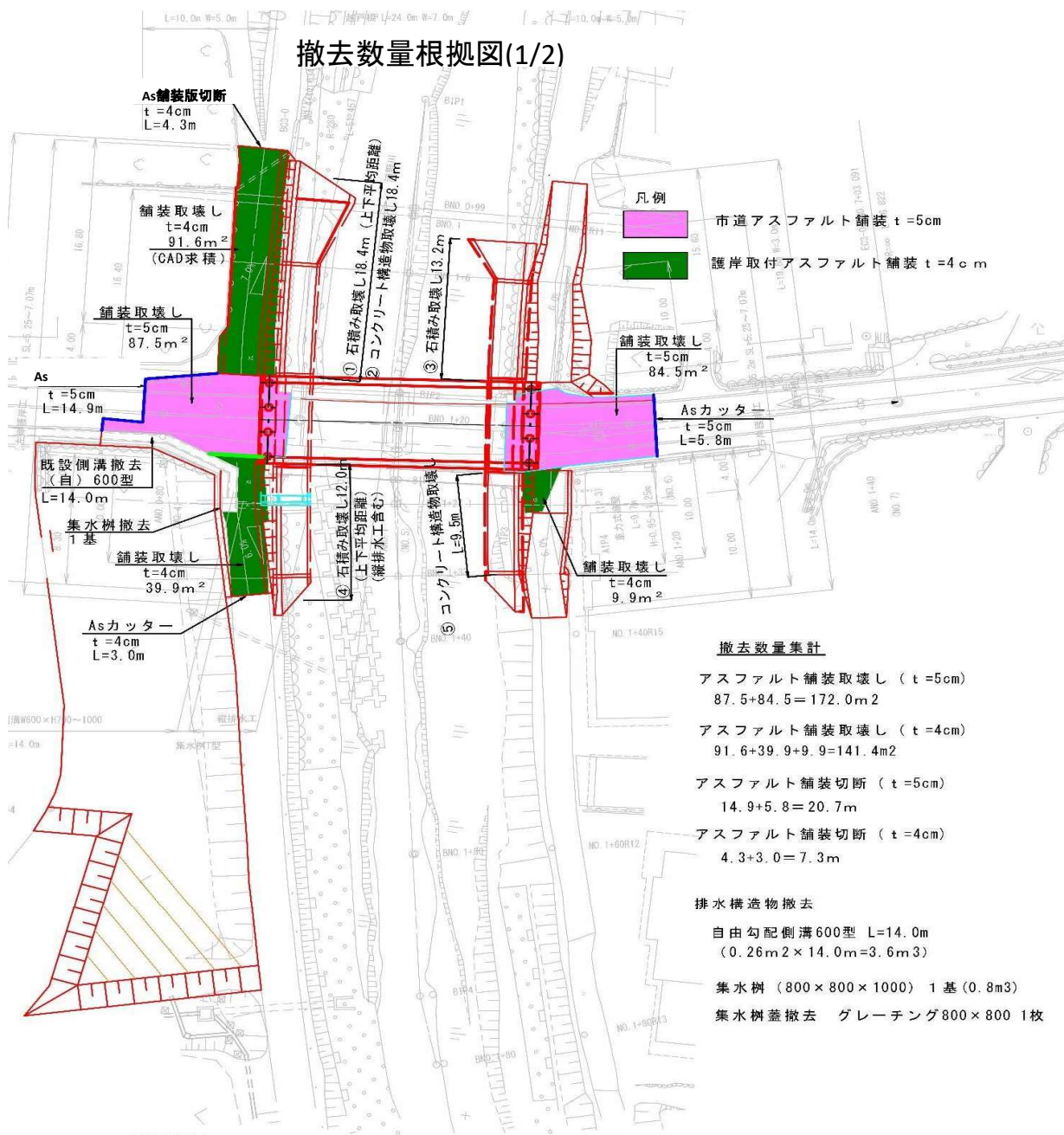
数 量 表	
1	1
2	2
3	3
4	4
5	5
6	6
7	7
8	8
9	9
10	10
11	11
12	12
13	13
14	14
15	15
16	16
17	17
18	18
19	19
20	20
21	21
22	22
23	23
24	24
25	25
26	26
27	27
28	28
29	29
30	30
31	31
32	32
33	33
34	34
35	35
36	36
37	37
38	38
39	39
40	40
41	41
42	42
43	43
44	44
45	45
46	46
47	47
48	48
49	49
50	50
51	51
52	52
53	53
54	54
55	55
56	56
57	57
58	58
59	59
60	60
61	61
62	62
63	63
64	64
65	65
66	66
67	67
68	68
69	69
70	70
71	71
72	72
73	73
74	74
75	75
76	76
77	77
78	78
79	79
80	80
81	81
82	82
83	83
84	84
85	85
86	86
87	87
88	88
89	89
90	90
91	91
92	92
93	93
94	94
95	95
96	96
97	97
98	98
99	99
100	100

[illegible]

数 量 表

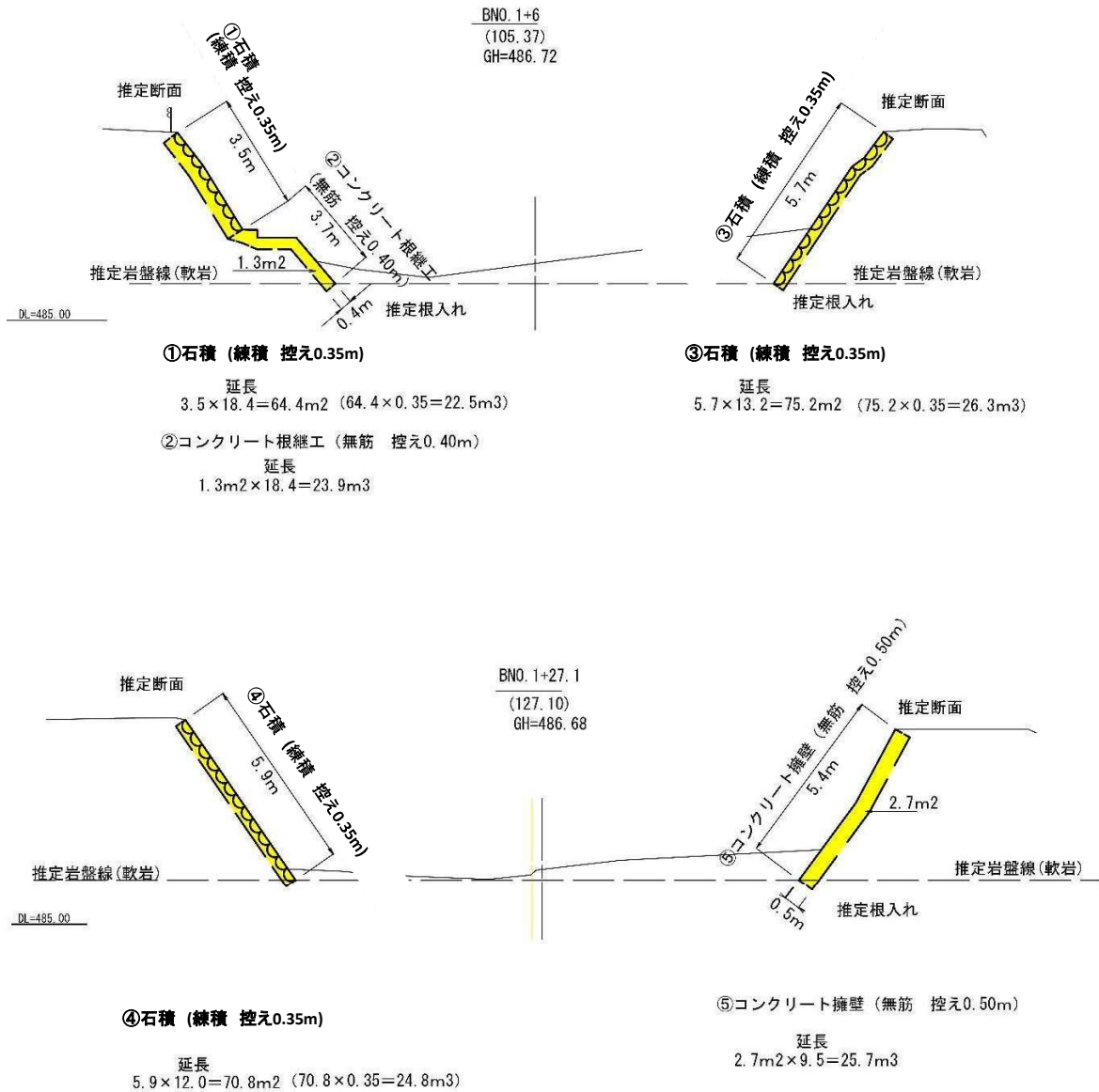
構造物撤去工(排水構造物)		越戸橋			P 1
工種・種別	細別・規格	計 算 式	数 量	単 位	
構造物 とりこわし	鉄筋構造物 自由勾配側溝600型	撤去数量根拠図(2/1)より 3.64	3.6	m ³	
	無筋構造物 集水桝800×800×1000	撤去数量根拠図(2/1)より 0.75	0.8	m ³	
蓋版撤去	柵蓋グレーチング 800×800	撤去数量根拠図(2/1)より	1	枚	
殻運搬 ※殻運搬・処分費は工事 全体分を数量総括表で合算	コンクリート殻 (有筋)	撤去数量根拠図(2/1)より 3.64	3.6	m ³	
	コンクリート殻 (無筋)	撤去数量根拠図(2/1)より 0.75	0.8	m ³	
処分費 ※殻運搬・処分費は工事 全体分を数量総括表で合算	コンクリート殻 (二次製品)	3.64*2.5	9.1	t	
	コンクリート殻 (無筋)	0.75*2.35	1.8	t	

撤去数量根拠図(1/2)



$1.10 \times 1.10 \times 1.15 - 0.80 \times 0.80 \times 1.00 = 0.75 \text{m}^3$

撤去数量根拠図(2/2)
(横断面図)



数量集計

構造物とりこわし(無筋)

石積(練積 控え0.35m) ①22.5+③26.3+④24.8=73.6m³

構造物とりこわし(無筋)

コンクリート構造物 ②23.9+⑤25.7=49.6m³

土工掘削数量から控除分

石積分 C0構造物分

$73.6 + 49.6 = 123.2\text{m}^3$

※石積の運搬は般運搬(Con般(無筋))に計上

数 量 表

旧橋解体工(上部)		越戸橋			P 1
工種・種別	細別・規格	計 算 式	数 量	単 位	
高欄撤去	橋梁用ガードレール	図面(63/64)より	18.8	m	
転落防止柵 撤去	フェンス パネル式	図面(63/64)より	42.8	m	
伸縮装置縁切		図面(63/64)より	18.8	m	
支承縁切		図面(63/64)より	20	支承	
アスファルト 舗装版破碎	車道橋 I桁部 t=15cm	図面(63/64)より 11.85	11.9	m3	
コンクリート 舗装版破碎	車道橋(無筋) PCホロー桁部 t=7cm	図面(63/64)より 31.49	31.5	m2	
コア ボーリング削孔	ワイヤーソー通し穴 φ50 L=20cm	図面(64/64)より	2.0	m	
コア ボーリング削孔	吊穴 φ100 L=20cm	図面(64/64)より 14.4m			
コア ボーリング削孔	吊穴 φ100 L=10cm	図面(64/64)より 2.2m			
		計 14.4+2.2	16.6	m	
コア ボーリング削孔	歩道橋端部 φ150 L=10cm	図面(64/64)より	2.0	m	
床版 カッター切断	I桁橋 t=20cm	図面(64/64)より 123.33	123.3	m	

数 量 表

旧橋解体工(上部)		越戸橋			P 2
ワイヤーソー 切断	区分C I桁橋 床版①	図面(64/64)より 1.375	1.4	m2	
ワイヤーソー 切断	区分D I桁橋 高欄①+床版④	図面(64/64)より 1.53	1.5	m2	
ウォールソー 切断	歩道橋 t=10cm	図面(64/64)より	7.0	m	
カッター切断	PCホロー桁橋 t=65cm	図面(64/64)より	37.6	m	
床版1次及び 2次破碎・撤去	床版	図面(64/64)より	21.5	m3	
桁1次及び 2次切断・撤去	車道橋I桁部 歩道橋H桁部	図面(63/64)より 8.38	8.4	t	
主桁撤去	PCホロー桁 10t/本～20t/本未満	図面(63/64)より	36.1	t	
構造物 とりこわし	PCホロー桁 ・地覆	図面(63/64) 14.4+7.01	21.4	m3	
殻運搬 ※殻運搬・処分費は工事 全体分を数量総括表で合算	アスファルト塊運搬	図面(63/64)より 11.85	11.9	m3	
	コンクリート殻 (無筋)	31.4*0.07	2.2	m3	
	コンクリート殻 (有筋)	図面(64/64)床版21.5+図面(63/64)高欄1.78+図面(63/64)PCホロー桁14.4+図面(63/64)地覆7.01	44.7	m3	
現場発生品運搬 ※殻運搬・処分費は工事 全体分を数量総括表で合算	鋼材	図面(63/64)より 主桁8.00	8.00	t	

数 量 表

[illegible]

数 量 表

旧橋解体工(下部)		越戸橋		
		P 1		
工種・種別	細別・規格	計 算 式	数 量	単 位
コア ボーリング削孔	ワイヤーソー通し穴 φ 50	図面(62/64)より 76.58	76.6	m
コア ボーリング削孔	吊穴 φ 100	図面(62/64)より 288.74	288.7	m
ワイヤーソー 切断	区分B A2橋台	図面(62/64)より 212.63	212.6	m2
カッター切断	A2橋台 フーチング t=80cm	図面(62/64)より 53.06	53.1	m
切断水処理工	上部工分含む	渇水期	180.0	日
構造物 とりこわし	橋台・橋脚	図面(62/64) (A1) 143.3+ (P1) 39.1+ (A2) 147.2	329.6	m3
殻運搬 ※殻運搬・処分費は工事 全体分を数量総括表で合算	コンクリート殻 (有筋)		329.6	m3
処分費 ※殻運搬・処分費は工事 全体分を数量総括表で合算	排水汚泥(Con) 上部工分含む		2.0	t
	コンクリート殻 (有筋)	329.6*2.50	824.0	t

数 量 表

土 工		越戸橋			P 1
工種・種別	細別・規格	計 算 式	数 量	単 位	
掘削	土砂	土工計算書（左岸）247.8+土工計算書（右岸）352.6+土工別途計算図50.6-撤去数量根拠図（2/2）123.2+図面（42/64）30.6	558.4	m3	
	軟岩	土工計算書（左岸）30.8+土工計算書（右岸）29.3	60.1	m3	
路床盛土	2.5m以上4.0m未満	土工計算書（左岸）37.7+土工計算書（右岸）33.0	70.7	m3	
床掘	土砂	土工計算書（右岸）11.7	11.7	m3	
	軟岩	土工計算書（左岸）24.5+土工計算書（右岸）21.2+図面（47/64）0.1*（隔壁2+3+小口止3）+図面（46/64）縦排水0.3	46.8	m3	
埋戻し	発生土	土工計算書（左岸）4.0+土工計算書（右岸）9.0+図面（42/64）15.3	28.3	m3	
積込（ルーズ）	軟岩分	土工計算書（左岸）30.8+土工計算書（右岸）29.3	60.1	m3	
土砂等運搬 ※土砂等運搬・整地は工事 全体分を数量総括表で合算	土砂	$(558.4+11.7) - ((70.7+28.3)/0.9)$	460.1	m3	
	軟岩	60.1+46.8	106.9	m3	
整地 ※土砂等運搬・整地は工事 全体分を数量総括表で合算	残土受入地	460.1+106.9	567.0	m3	

数 量 表	
1	1
2	2
3	3
4	4
5	5
6	6
7	7
8	8
9	9
10	10
11	11
12	12
13	13
14	14
15	15
16	16
17	17
18	18
19	19
20	20
21	21
22	22
23	23
24	24
25	25
26	26
27	27
28	28
29	29
30	30
31	31
32	32
33	33
34	34
35	35
36	36
37	37
38	38
39	39
40	40
41	41
42	42
43	43
44	44
45	45
46	46
47	47
48	48
49	49
50	50
51	51
52	52
53	53
54	54
55	55
56	56
57	57
58	58
59	59
60	60
61	61
62	62
63	63
64	64
65	65
66	66
67	67
68	68
69	69
70	70
71	71
72	72
73	73
74	74
75	75
76	76
77	77
78	78
79	79
80	80
81	81
82	82
83	83
84	84
85	85
86	86
87	87
88	88
89	89
90	90
91	91
92	92
93	93
94	94
95	95
96	96
97	97
98	98
99	99
100	100

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

土工別途計算

土 工		越戸橋			P 1
工種・種別	細別・規格	計 算 式		数 量	単 位
土工別途計算図 S=1:500 (市道分・CAD求積) 凡例 市道アスファルト舗装部 市道舗装分土工集計 市道アスファルト舗装部 掘削 75.0+69.5=144.5m² 図面(41/47)より 掘削144.5*(表層0.05+上層0.10+下層0.20)=50.6m³					

数 量 表

コンクリートブロック積工		越戸橋			P 1
種別・細別	規格	計 算 式	数 量	単 位	
床掘	岩塊・玉石	土工に計上			
法面整形 (切土部)	レキ質土 (ブロック積裏面)	土工に計上			
法面整形 (切土部)	軟岩 (隔壁・縦排水裏面)	土工に計上			
コンクリート ブロック積工	控 35cm 全体	左岸コンクリートブロック積計算書 (1) (2) (3) より (1) 154.3+ (2) 38.6+ (3) 14.1=207.0			
		右岸コンクリートブロック積計算書 (1) (2) より (1) 22.2+ (2) 159.3=181.5			
		計 207.0+181.5=388.5m ³			
	控 35cm 裏コンあり	左岸コンクリートブロック積計算書 (1) (2) (3) より (1) 54.2+ (2) 38.6+ (3) 14.1-軟岩根入れ分 図面 (45/64) 0.5*1.118*(Pt. 115.07-Pt. 98.47-0.3)=97.8	97.8	m ²	
	控 35cm 裏コンなし	388.5-97.8	290.7	m ²	
裏込材	RC40-0	左岸コンクリートブロック積計算書 (1) (2) (3) より (1) 40.7+ (2) 10.2+ (3) 3.7=54.6			
		右岸コンクリートブロック積計算書 (1) (2) より (1) 5.9+ (2) 42.0=47.9			
		計 54.6+47.9=102.5m ³	102.5	m ³	

数 量 表	
1	1
2	2
3	3
4	4
5	5
6	6
7	7
8	8
9	9
10	10
11	11
12	12
13	13
14	14
15	15
16	16
17	17
18	18
19	19
20	20
21	21
22	22
23	23
24	24
25	25
26	26
27	27
28	28
29	29
30	30
31	31
32	32
33	33
34	34
35	35
36	36
37	37
38	38
39	39
40	40
41	41
42	42
43	43
44	44
45	45
46	46
47	47
48	48
49	49
50	50
51	51
52	52
53	53
54	54
55	55
56	56
57	57
58	58
59	59
60	60
61	61
62	62
63	63
64	64
65	65
66	66
67	67
68	68
69	69
70	70
71	71
72	72
73	73
74	74
75	75
76	76
77	77
78	78
79	79
80	80
81	81
82	82
83	83
84	84
85	85
86	86
87	87
88	88
89	89
90	90
91	91
92	92
93	93
94	94
95	95
96	96
97	97
98	98
99	99
100	100

[illegible]

左岸 コンクリートブロック積 計算書(1) Pt137.07～Pt105.37(勾配1:0.5区間)						表勾配	裏勾配	裏込天端幅	根入高	裏込控除高	ブロック控除高	
						0.5	0.5	0.3	0.5	0.1	0	
測点	単位数量				平均数量			距離	数 量			
	法長	ブロック積 法長(m)	裏込碎石 (m ²)	法面整形 (m)	ブロック積 法長(m)	裏込碎石 (m ²)	法面整形 (m)		ブロック積 面積(m ²)	裏込碎石 (m ³)	法面整形 (m ²)	裏コンありブ ロック積面積 (m ²)
Pt137.07 L	0.00	0.00	0.00	0.00								
Pt134.07 L	5.59	5.59	1.48	4.92	2.80	0.74	2.46	3.00	8.4	2.2	7.4	0.0
Pt133.57 L	5.59	5.59	1.48	4.92	5.59	1.48	4.92	0.50	2.8	0.7	2.5	0.0
Pt133.27 L	5.59	5.59	1.48	4.92								
Pt127.57 L	5.59	5.59	1.48	4.92	5.59	1.48	4.92	5.70	31.9	8.4	28.0	0.0
Pt126.37 L	5.59	5.59	1.48	4.92								
Pt124.82 L	5.59	5.59	1.48	4.92	5.59	1.48	4.92	1.55	8.7	2.3	7.6	0.0
Pt123.87 L	5.59	5.59	1.48	4.92	5.59	1.48	4.92	0.95	5.3	1.4	4.7	0.0
橋梁区間												
Pt123.57 L	5.25	5.25	1.38	0.00								
Pt120.0 L	5.25	5.25	1.38	0.00	5.25	1.38	0.00	3.57	18.7	4.9	0.0	0.0
Pt116.62 L	5.25	5.25	1.38	0.00	5.25	1.38	0.00	3.38	17.7	4.7	0.0	0.0
Pt115.37 L	5.25	5.25	1.38	0.00	5.25	1.38	0.00	1.25	6.6	1.7	0.0	0.0
Pt115.07 L	5.59	5.59	1.48	4.92								
Pt111.37 L	5.59	5.59	1.48	4.92	5.59	1.48	4.92	3.70	20.7	5.5	18.2	20.7
Pt105.37 L	5.59	5.59	1.48	4.92	5.59	1.48	4.92	6.00	33.5	8.9	29.5	33.5
							合 計	29.60	154.3	40.7	97.9	54.2

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

数 量 表

隔壁工		越戸橋		
		P 1		
型枠	隔壁工 (1)	図面(47/64) 10.2*2箇所=20.4		
	隔壁工 (2) ・小口止工	図面(47/64) 8.6* (隔壁工 (2) 3箇所+小口止工3箇所) =51.6		
		計 20.4+51.6=72.0m2	72.0	m2
目地板	樹脂発泡体30倍 t=10mm 隔壁工 (1)	図面(47/64) 5.6*2箇所=11.2		
	樹脂発泡体30倍 t=10mm 隔壁工 (2) ・小口止	図面(47/64) 3.9* (隔壁工 (2) 3箇所+小口止工3箇所) =23.4		
		計 11.2+23.4=34.6m2	34.6	m2
コンクリート	18-8-40BB 隔壁工 (1)	図面(47/64) 1.3*2箇所=2.6		
	18-8-40BB 隔壁工 (2) ・小口止工	図面(47/64) 1.0* (隔壁工 (2) 3箇所+小口止工3箇所) =6.0		
		計 2.6+6.0=8.6m2	8.6	m3

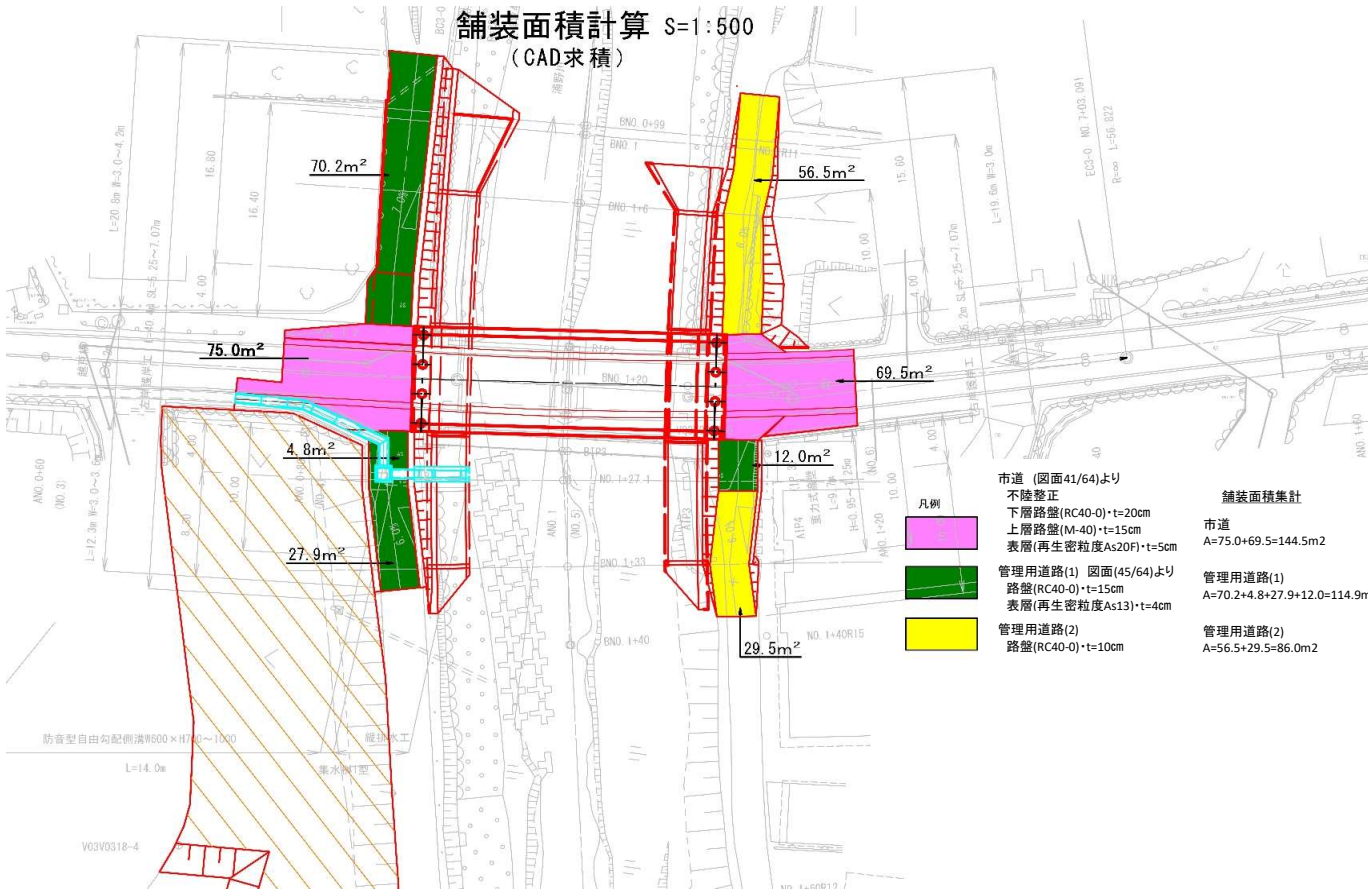
数 量 表		
1	2	3
4	5	6
7	8	9
10	11	12
13	14	15
16	17	18
19	20	21
22	23	24
25	26	27
28	29	30
31	32	33
34	35	36
37	38	39
40	41	42
43	44	45
46	47	48
49	50	51
52	53	54
55	56	57
58	59	60
61	62	63
64	65	66
67	68	69
70	71	72
73	74	75
76	77	78
79	80	81
82	83	84
85	86	87
88	89	90
91	92	93
94	95	96
97	98	99
100	101	102
103	104	105
106	107	108
109	110	111
112	113	114
115	116	117
118	119	120
121	122	123
124	125	126
127	128	129
130	131	132
133	134	135
136	137	138
139	140	141
142	143	144
145	146	147
148	149	150
151	152	153
154	155	156
157	158	159
160	161	162
163	164	165
166	167	168
169	170	171
172	173	174
175	176	177
178	179	180
181	182	183
184	185	186
187	188	189
190	191	192
193	194	195
196	197	198
199	200	201
202	203	204
205	206	207
208	209	210
211	212	213
214	215	216
217	218	219
220	221	222
223	224	225
226	227	228
229	230	231
232	233	234
235	236	237
238	239	240
241	242	243
244	245	246
247	248	249
250	251	252
253	254	255
256	257	258
259	260	261
262	263	264
265	266	267
268	269	270
271	272	273
274	275	276
277	278	279
280	281	282
283	284	285
286	287	288
289	290	291
292	293	294
295	296	297
298	299	300
301	302	303
304	305	306
307	308	309
310	311	312
313	314	315
316	317	318
319	320	321
322	323	324
325	326	327
328	329	330
331	332	333
334	335	336
337	338	339
340	341	342
343	344	345
346	347	348
349	350	351
352	353	354
355	356	357
358	359	360
361	362	363
364	365	366
367	368	

[illegible]

数 量 表

舗装復旧工		越戸橋			P 1
工種・種別	細別・規格	計 算 式	数 量	単 位	
不陸整正	補足材なし	次頁、舗装面積計算(CAD求積)より	144.5	m ²	
下層路盤	RC40-0 t=20cm	次頁、舗装面積計算(CAD求積)より	144.5	m ²	
上層路盤	M-25 t=10cm	次頁、舗装面積計算(CAD求積)より	144.5	m ²	
表層	再生密粒度As20F t=5cm	次頁、舗装面積計算(CAD求積)より	144.5	m ²	
路盤	RC40-0 t=15cm	次頁、舗装面積計算(CAD求積)より	114.9	m ²	
表層	再生密粒度As13 t=4cm	次頁、舗装面積計算(CAD求積)より	114.9	m ²	
路盤	RC40-0 t=10cm	次頁、舗装面積計算(CAD求積)より	86.0	m ²	

舗装面積計算

舗装復旧工		越戸橋			P 2
工種・種別	細別・規格	計 算 式			数 量 単 位
舗装面積計算 S=1:500 (CAD求積)  市道 (図面41/64)より 不陸整正 下層路盤(RC40-0)・t=20cm 上層路盤(M-40)・t=15cm 表層(再生密粒度As20F)・t=5cm 管理用道路(1) 図面(45/64)より 路盤(RC40-0)・t=15cm 表層(再生密粒度As13)・t=4cm 管理用道路(2) 路盤(RC40-0)・t=10cm 凡例 舗装面積集計 市道 A=75.0+69.5=144.5m² 管理用道路(1) A=70.2+4.8+27.9+12.0=114.9m² 管理用道路(2) A=56.5+29.5=86.0m²					

数 量 表

[illegible]

数 量 表

縦排水工		越戸橋			P 1
工種・種別	細別・規格	計 算 式	数 量	単 位	
現場打 集水桝工	集水桝1型 900*900*1400	図面(46/64)より	1	基	
パイプ カルバート	φ 600	図面(46/64)より	1.7	m	
床掘	岩塊・玉石	土工に計上			
法面整形 (切土部)	軟岩 (縦排水裏面)	法面工に計上			
型枠	一般型枠	図面(46/64)より	26.8	m2	
支保工		図面(46/64)より	0.5	空m3	
コンクリート	18-8-40BB	図面(46/64)より	5.8	m3	

数 量 表

[illegible]

数量表

[illegible]

数量表

区画線設置工		越戸橋				P 2
工種・種別	細別・規格	計 算 式			数 量	単 位
区画線計算 S=1:500 外側線 L=43.8m 外側線 L=47.7m 外側線集計 $43.8+47.7=91.5\text{m}$						

越戸橋 数量一覧表(上部工) (その1)

種 別		仕 様	単位	数 量	備 考
H 鋼 桁	H鋼桁	H414×405×18×28(SM490YB)	t	55.0	数量計算書(上部工)1.1)より 13,572+27,840+13,572=54,984kg 桁下面防食(金属溶射)
	添接板(上フランジ)	PL395×16(SM490YA)		0.90	903kg
	添接板(上フランジ)	PL155×19(SM490YB)		0.84	842kg
	添接板(ウェブ)	PL300×22(SM490YB)		3.0	2964kg
	添接板(下フランジ)	PL395×16(SM490YA)		0.90	金属溶射 903kg
	添接板(下フランジ)	PL155×22(SM490YB)		0.97	金属溶射 974kg
	合 計			61.57	61570kg
付 属 部 材	桁繋ぎ材	L50×50×6(SS400)	t	0.13	129kg
	桁下面型枠取付金物	L50×50×6(SS400)		1.1	数量計算書(上部工)1.2)より 1,044+77=1,121kg 溶融亜鉛メッキ(HDZ55)
		FB65×6(SS400)		0.62	数量計算書(上部工)1.2)より 573+42=615kg 溶融亜鉛メッキ(HDZ55)
	上下部連結金物	FB125×12(SS400)		—	下部工数量に計上
	合 計			1.87	129kg+1,121kg+615kg=1865kg
エ キ ス ト ラ	曲げ加工エキストラ	キャンバー加工	t	61.6	61.57t
	寸法エキストラ	なし	t	—	対象外
	継手エキストラ	あり	箇所	20	
	斜橋エキストラ	$\theta = 90^\circ$	t	—	対象外
		全体バチ形状	t	—	対象外
	枝桁エキストラ	なし	箇所	—	対象外
	製作重量エキストラ	80>W≥50	t	63.4	63.44t
購 入 品	添接用HTB(上フランジ)	M22×105(F8T),ナット・座金2	本	960	溶融亜鉛メッキ(HDZ55)
	添接用HTB(ウェブ)	M22×105(F8T),ナット・座金2	本	840	溶融亜鉛メッキ(HDZ55)
	添接用HTB(下フランジ)	M22×110(F8T),ナット・座金2	本	960	溶融亜鉛メッキ(HDZ55)
	桁繋ぎ材用取付ボルト	M12×55(SS400),ナット・座金2	本	180	
	桁下面型枠用インサート	M12用	本	1566	ダクロメッキ
	桁下面型枠用取付ボルト	M12×50(SS400),座金1	本	1566	溶融亜鉛メッキ(HDZ35)
	側部足場用インサート	M12用	本	130	ダクロメッキ
	側部足場用跡埋めボルト	M12×50(SS400),座金1	本	130	溶融亜鉛メッキ(HDZ35)
工場塗装工(H鋼桁)		桁下面防食:金属溶射	m ²	150	146.3m ²
		高摩擦有機ジンクリッチペイント		510	511.0m ²
架設工			kg	61570	
地組工		H鋼桁	kg	61570	
本締め工		高力ボルト	本	2760	
溶融亜鉛メッキ処理工		HDZ55	kg	1736	
上下部剛結工			m	16.4	
定着ナット		D22用(3Pロックナット+イージースペーサーA型)	組	266	横繋ぎ鉄筋用
		D22用(3Pロックナット+イージースペーサーS型)		152	上下部連結鉄筋用

[illegible][illegible]

数量計算書(上部工)

1.工場製作工(鋼材重量)

用 途	規 格	寸法または算出式		単 位	数 量	単 重 (kg/m)	重 量 (kg)	備 考
		断 面 ^(mm)	長さ ^(mm)					
1)H鋼桁(桁下面防食:金属溶射)								
H鋼桁 Aブロック	SM490YB	H414×405×18×28	5850	本	10	232.00	13572	図面(12/64)(G1)1+図面(14/64)(G2-G9)8+図面(16/64)(G10)1=10本 桁下面防食(金属溶射)
H鋼桁 Bブロック	SM490YB	H414×405×18×28	12000	本	10	232.00	27840	
H鋼桁 Cブロック	SM490YB	H414×405×18×28	5850	本	10	232.00	13572	
添接板(上フランジ)	SM490YA	PL395×16	910	個	20	49.61	903	図面(17/64)より
添接板(上フランジ)	SM490YB	PL155×19	910	個	40	23.12	842	
添接板(ウェブ)	SM490YB	PL300×22	1430	個	40	51.81	2964	
添接板(下フランジ)	SM490YA	PL395×16	910	個	20	49.61	903	図面(17/64)より 金属溶射
添接板(下フランジ)	SM490YB	PL155×22	910	個	40	26.77	974	
						小計	61570	
2)付属部材								
桁繋ぎ材	SS400	L50×50×6	645	個	45	4.43	129	図面(19/64)より
型枠支持材A(上)	SS400	L50×50×6	485	個	486	4.43	1044	図面(19/64)より HDZ55
型枠支持材B(上)	SS400	L50×50×6	485	個	36	4.43	77	
型枠支持材A(下)	SS400	FB65×6	385	個	486	3.06	573	
型枠支持材B(下)	SS400	FB65×6	385	個	36	3.06	42	
上下部連結金物	SS400	FB125×12	—	個	—	—	—	下部工数量に計上
						小計	1865	
3)工場製作重量合計						合計	63435	

2.工場製作エキストラ

種 別	細 目	箇所	重 量 (t)	備 考	
曲げ加工エキストラ	キャンバー加工	—	61.57		上表1.1)より
寸法エキストラ	なし	—	—	対象外	
継手エキストラ	あり	20	—		上表1.1)より
斜橋エキストラ	$\theta = 90^\circ$	—	—	対象外	
	全体バチ形状	—	—	対象外	
枝桁エキストラ	なし	—	—	対象外	
製作重量エキストラ	$80 > W \geq 50$	—	63.44		上表1.3)より

3.購入品

用 途	規 格	寸法または算出式		単 位	数 量	備 考
		断 面 ^(mm)	長さ ^(mm)			
添接用HTB(上フランジ)	F8T	M22	105	本	960	図面(17/64)より ナット,座金2,HDZ55
添接用HTB(ウェブ)	F8T	M22	105	本	840	
添接用HTB(下フランジ)	F8T	M22	110	本	960	
桁繋ぎ材用ボルト	SS400	M12	55	本	180	図面(19/64)より ナット,座金2
桁下面型枠用インサート	-	M12用	30	本	1566	図面(19/64)より ダクロメッキ
桁下面型枠用ボルト	SS400	M12	50	本	1566	図面(19/64)より 座金1,HDZ35
側部足場用インサート	-	M12用	30	本	130	図面(12/64)(G1)65+図面(16/64)(G10)65=130本 ダクロメッキ
側部足場用跡埋めボルト	SS400	M12	50	本	130	図面(12/64)(G1)65+図面(16/64)(G10)65=130本 座金1,HDZ35

4.H鋼桁塗装工

図面(7/64)より

・H鋼桁周長

$$L = 0.405 * 4 + 0.414 * 2 - 0.018 * 2$$

$$= 2.412 \text{ m}$$

1) 工場塗装

①桁下面防食:金属溶射

・H鋼桁

図面(7/64)(11/64)より

$$A1 = (0.405 + 0.028 * 2 + 0.050 * 2) * 21.500 * 10$$

$$= 120.6 \text{ m}^2$$

・下フランジ添接板

図面(17/64)より

$$A2 = (0.395 * 0.910 * \text{両面}2 + 0.155 * 0.910 * \text{両面}2 * 2) * 2 * 10$$

$$= 25.7 \text{ m}^2$$

・合計

$$\Sigma A = 120.6 + 25.7$$

$$= 146.3 \text{ m}^2$$

②高摩擦有機ジンクリッチペイント

・H鋼桁

図面(7/64)より

$$\begin{aligned} A1 &= \text{H鋼桁周長} 2.412 * 23.700 * 10 - \text{H鋼桁桁下面金属溶射} 120.6 \\ &= 451.0 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

・上フランジ添接板、ウェブ添接板

図面(17/64)より

$$\begin{aligned} A2 &= (0.395 * 0.910 * \text{両面} 2 + 0.155 * 0.910 * \text{両面} 2 * 2 + 0.300 * 1.430 * \text{両面} 2 * 2) \\ &\quad * 2 * 10 \\ &= 60.0 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

・合計

$$\begin{aligned} \Sigma A &= 451.0 + 60.0 \\ &= 511.0 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

5. 架設工

数量計算書(上部工)1.1)より

$$W = 61570 \text{ kg}$$

6. 地組工(H鋼桁)

数量計算書(上部工)1.1)より

$$W = 61570 \text{ kg} \quad (n = 61570 / 10 \text{桁} = 6157 \text{kg/主桁})$$

7. 本締め工(高力ボルト)

数量計算書(上部工)3より

$$\begin{aligned} N &= 960 + 840 + 960 \\ &= 2760 \text{ 本} \quad (n = 2760 / 10 \text{桁} = 276 \text{本/主桁}) \end{aligned}$$

8. 溶融亜鉛メッキ処理(HDZ55)

数量計算書(上部工)1.2)より

$$\begin{aligned} W &= \text{付属部材計} 1865 - \text{桁繋ぎ材} 129 \\ &= 1736 \text{ kg} \end{aligned}$$

9. 上下部剛結工

図面(20/64)より

$$\begin{aligned} L &= 8.200 * 2 \\ &= 16.4 \text{ m} \end{aligned}$$

10. 定着ナット

1) 横繋ぎ鉄筋定着ナット(D22用 3Pロックナット+イーゼースペーサーA型)

図面(19/64)(22/64)より

$$N = 266 \text{ 組 } (\text{上段}52 + \text{下段}81) * 2$$

2) 上下部連結鉄筋定着ナット(D22用 3Pロックナット+イーゼースペーサーS型)

図面(20/64)(22/64)より

$$\begin{aligned} N &= 38 \times 4 \\ &= 152 \text{ 組} \end{aligned}$$

11. 型 枠

1) 橋体部(普通型枠)

・頂版端部、側面部、水切り部

図面(7/64)(10/64)より

$$\begin{aligned} A1 &= 0.550 * (8.200 + 24.000) * 2 \\ &\quad + (0.365 - 0.405 / 2) * (19.500 + 0.900 + 0.900) * 2 \\ &= 42.3 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

・頂版接合部

図面(7/64)(10/64)より

$$\begin{aligned} A2 &= (0.150 * (0.150 + 1.200) * 2 + 0.150 * 8.200 * 2) * 2 \\ &= 5.7 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

・合計

$$\begin{aligned} \Sigma A &= 42.3 + 5.7 \\ &= 50.5 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

2) 地覆部(普通型枠)

図面(7/64)(8/64)より

$$\begin{aligned} A &= (0.344 + 0.332) / 2 * 2 * (23.400 + 0.330 + 0.270) \\ &\quad + (0.332 + 0.320) / 2 * 2 * (23.400 + 0.320 + 0.280) \\ &= 31.9 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

3) 桁下面型枠(杉板、t=18mm、防腐処理加工)

図面(10/64)より

$$\begin{aligned} A &= 0.425 * (19.500 + 0.900 + 0.900) * 9 \\ &= 81.5 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

12. 鉄 筋

図面(24/64)より

1) 鉄筋重量

D22	-	3235 kg	(SD345)	ネジ節異形鉄筋
D22	-	721 kg	(SD345)	
D16	-	4014 kg	(SD345)	
D13	-	3450 kg	(SD345)	
合計		11420 kg		

13. コンクリート

1) 橋体コンクリート(鉄筋構造物、30-12-25N、W/C≦50%)

図面(7/64)(10/64)より

・頂版部

$$\begin{aligned}
 V1 &= 0.550 * 8.200 * 24.000 - 295.4\text{cm}^2 * 23.700 * 10 / 10000 \\
 &\quad - 0.425 * (\text{上支持材}0.006 + \text{下支持材}0.006 + \text{杉板}0.018) \\
 &\quad * (\text{図面(7/64)}19.500 + 0.900 + 0.900) * 9 \\
 &= 98.8 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

・頂版接合部

$$\begin{aligned}
 V2 &= (0.150 * (0.150 + 1.200) * 8.200 - 0.043 * 7.875) * 2 \\
 &= 2.6 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

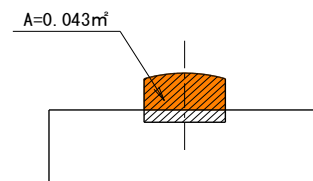
・合計

$$\begin{aligned}
 \Sigma V &= 98.8 + 2.6 \\
 &= 101.4 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

2) 地覆コンクリート(鉄筋構造物、24-12-25BB、W/C≦55%)

図面(6/64)(7/64)地覆平均長より

$$\begin{aligned}
 V &= (0.344 + 0.332) / 2 * 0.600 * 23.400 \\
 &\quad + (0.332 + 0.320) / 2 * 0.600 * 23.400 \\
 &= 9.3 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$



14. 橋面工

図面(7/64)(23/64)下図より

1) 地覆目地工(弾性シーラ材充填:シリコーン#70)

$$N = 6 * 2 = 12 \text{箇所}$$

$$L = (0.344 + 0.600 + 0.332) * 6 + (0.332 + 0.600 + 0.320) * 6 \\ + 23.400 * 2 \\ = 62.0 \text{ m}$$

- ・目地材(セロタイト、t=20mm)

$$N = 6 * 2 = 12 \text{箇所}$$

$$A = 0.172 * 6 + 0.166 * 6 \\ = 2.0 \text{ m}^2$$

図面(6/64)(25/64)より

2) 防水層(塗膜系)

$$A = 168.7 \text{ m}^2$$

- ・目地材(セロシールSSテープ)

$$L = (0.600 + 23.400 + 0.600) * 2 \\ = 49.2 \text{ m}$$

3) 橋体上面排水工

図面(25/64)より

- ・車道部(導水パイプ、φ18)

$$L = 19.7 \text{ m}$$

4) 排水桝工

図面(25/64)より

- ・排水桝(ND-484特)

$$N = 1 \text{ 箇所}$$

5) 排水管(VP150×630)

図面(25/64)より

$$L = 0.630 * 1 \\ = 0.6 \text{ m}$$

6) アスファルト舗装(基層 t=40mm)

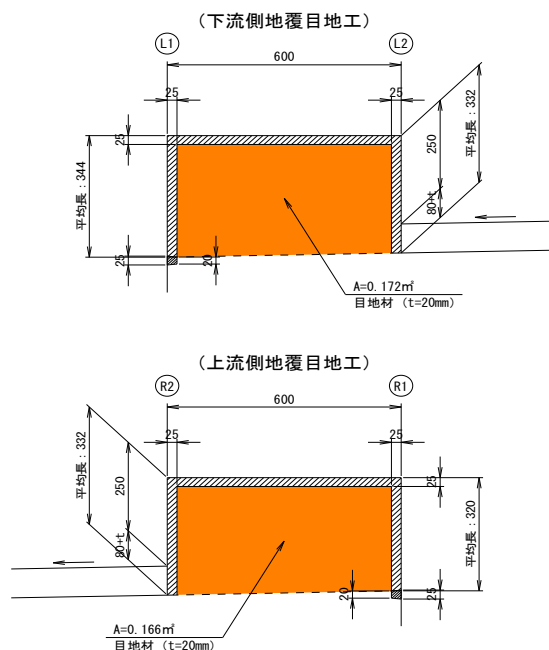
図面(6/64)(25/64)より

$$A = 7.000 * 24.000 \\ + 0.600 * 0.330 + 0.600 * 0.320 + 0.600 * 0.270 + 0.600 * 0.280 \\ = 168.7 \text{ m}^2$$

7) アスファルト舗装(表層 t=40mm)

同上

$$A = 168.7 \text{ m}^2$$



15. 防護柵工

図面(26/64)より

$$\begin{aligned} L &= 23.400 \times 2 \\ &= 46.8 \text{ m} \end{aligned}$$

16. 足場防護工(側部足場) 下図参照のこと (足場工に計上)

$$\begin{aligned} L &= \text{橋長} 24.000 \times 2 \\ &= 48.0 \text{ m} \end{aligned}$$

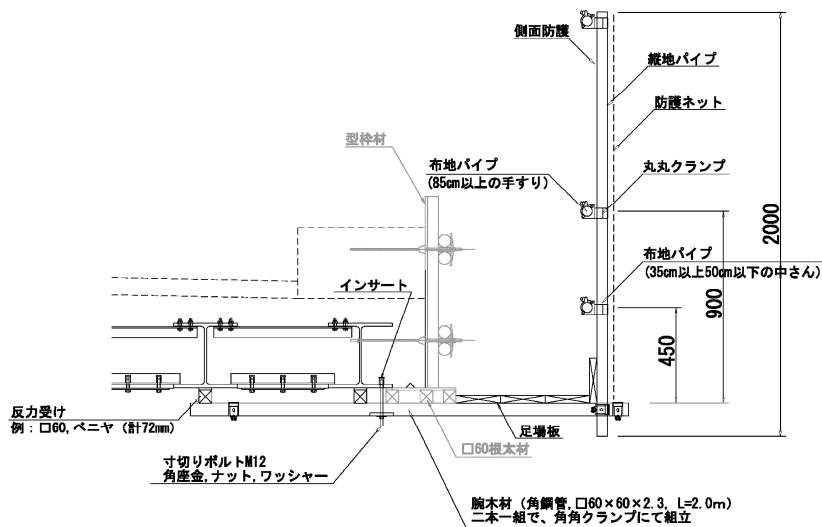


図 2.10.1 側部足場組立図(参考)

17. 特許使用料 $N = 1$ 式 (経費に計上)

【特許第4318694号】(床版橋構造)

【特許第5124700号】(橋桁支持構造)

【特許第6860894号】(受圧板及び該受圧板を用いた受圧構造)

越戸橋 数量一覧表(A1橋台部)					
種 別		仕 様	単位	数 量	備 考
掘削	A領域 土砂		m ³	250.6	
	B領域 軟岩		m ³	2.9	
埋戻し	良質土(γ =19kN/m ³ , ϕ =30°)		m ³	125.3	
	碎石		m ³	60.8	
土砂等運搬	土砂 ※土砂等運搬・整地は工事全体分を数量総括表で合算		m ³	111.4	埋戻し必要量 250.6-125.3/0.9=111.4m ³
	軟岩 ※土砂等運搬・整地は工事全体分を数量総括表で合算		m ³	2.9	
整地		※土砂等運搬・整地は工事全体分を数量総括表で合算	m ³	114.3	111.4+2.9=114.3m ³
躯体工(1基あたり数量)					
鉄筋	D 22	SD345	kg	767	ネジ節異形鉄筋
	D 22			94	
	D 16			626	
	合 計			1487	
付属部材		鉄筋支持金物 L65×65×6(SS400)	kg	93	
		鉄筋支持金物 L50×50×6(SS400)		18	
		上下部連結金物 FB125×12(SS400)	kg	186	数量計算書(A1橋台部) 5より 103+83=186kg
均しコンクリート型枠		普通型枠	m ²	2.0	
型 枠		普通型枠	m ²	49.0	
均しコンクリート		無筋構造物 18-8-25BB W/C≤60%	m ³	1.1	
コンクリート		鉄筋構造物 24-12-40BB W/C≤55%	m ³	23.9	
枕コンクリート		無筋構造物 24-12-40BB W/C≤55%	m ³	0.5	
足場工		枠組足場	掛m ²	-	足場工数量に計上
基 礎 杭		鋼管杭、 ϕ 600、t=12mm(SKK490) (中掘り工法:硬質地盤対応型)	本	4	
基礎杭工(1本あたり数量)					
杭 長		ϕ 600、t=12mm、SKK490	m	5.0	
杭重量		ϕ 600、t=12mm、SKK490	kg	870	
杭先端ずれ止め		PL25×6×1756、N=2箇所、SM400	kg	4.1	
杭頭部ずれ止め		PL25×9×1746、N=2箇所、SM400	kg	6.2	
ずれ止めストッパー		PL9×25×50、SM400	箇所	6	0.025*0.050*70.65kg/m ² *6=0.53kg
先端補強環		PL200×9×1913、N=1箇所、SM400	kg	27.0	
吊金具		PL120×12×100、N=2箇所、SM490A	kg	2.3	
溶接長		杭頭部ずれ止め溶接(λ =9mm)	m	7.9	換算率:2.25
鉄筋	D 35	SD345	kg	396	
	D 13			34	
	合 計			430	
杭体内コンクリート		無筋構造物 30-18-25BB W/C≤55%	m ³	0.9	
杭頭中詰めコンクリート		鉄筋構造物 24-12-40BB W/C≤55%	m ³	0.4	
打込長			m	5.0	
		加重平均N値	—	188.8	

数量計算書(A1橋台部)

1.土工

(1)掘削

次頁、A1橋台土工図より

【A領域】土砂

A1,A3部

$$\begin{aligned} V &= 14.5 * 7.00 + 17.4 * (3.14 + 3.36) \\ &= 214.6 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

A2,A4部

$$\begin{aligned} V &= 3.0 * 7.00 + 7.5 * (1.00 + 1.00) \\ &= 36.0 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\text{合計} = 214.6 + 36.0 = 250.6 \text{ m}^3$$

【B領域】軟岩

B1,B2部

$$\begin{aligned} V &= 0.2 * 7.00 + 3.4 * (0.22 + 0.22) \\ &= 2.9 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

(2)埋戻し

次頁、A1橋台土工図より

【良質土】

$$\begin{aligned} V &= 10.8 * 13.50 \\ &= 145.8 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{橋台控除} &= 2.5 * 8.20 \\ &= 20.5 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\text{合計} = 145.8 - 20.5 = 125.3 \text{ m}^3$$

【碎石】

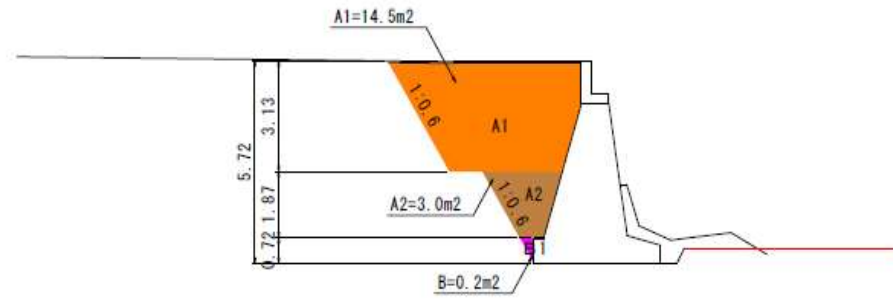
$$\begin{aligned} V &= 7.4 * 8.54 \\ &= 63.2 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{杭控除} &= 0.3 * 0.3 * \pi * 2.10 * 4 \\ &= 2.4 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

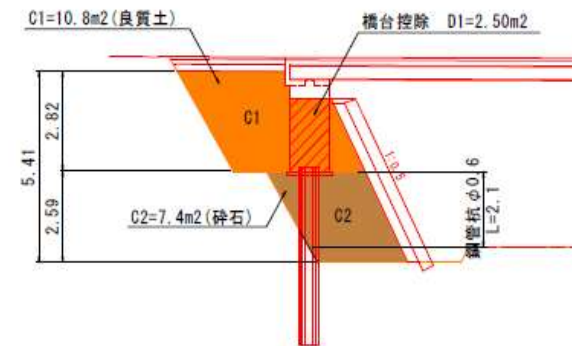
$$\text{合計} = 63.2 - 2.4 = 60.8 \text{ m}^3$$

A1橋台土工図

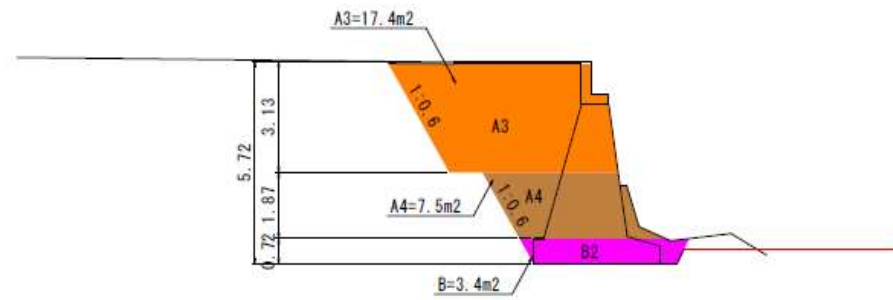
掘削
橋台背面
S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



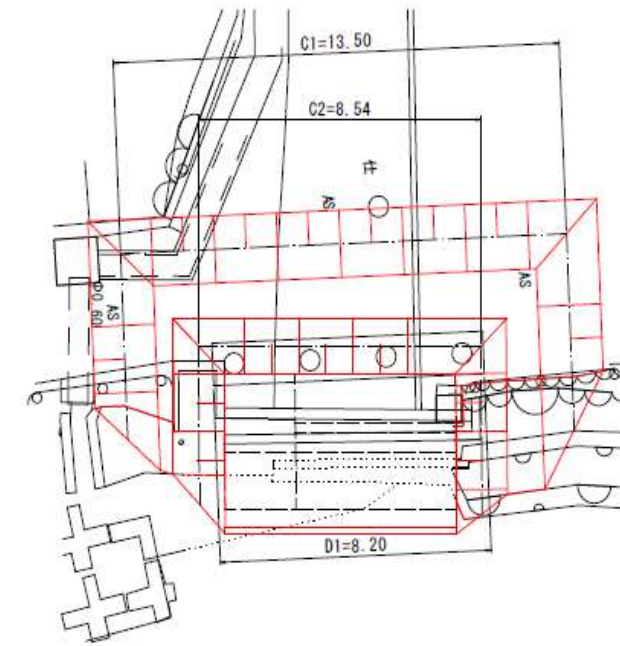
埋戻し
S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



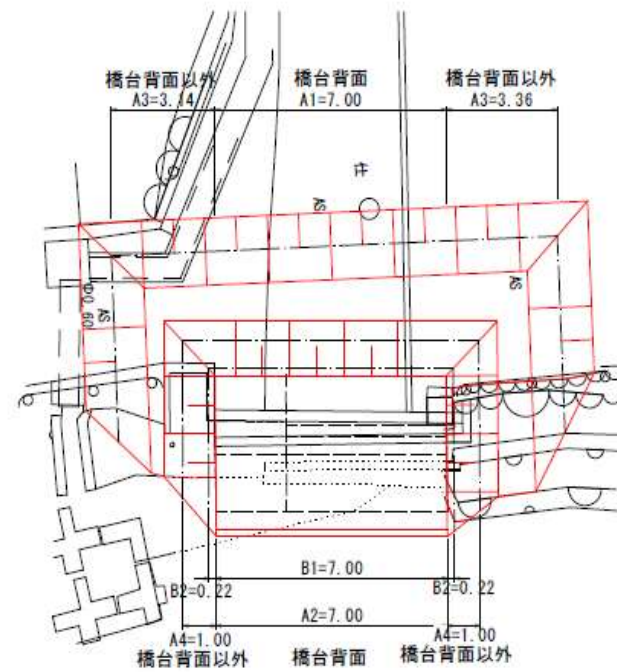
掘削
橋台背面以外
S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



埋戻し
S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



掘削
S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



数量計算書(A1橋台部)

A1橋台躯体工

1. 鉄 筋

図面(31/64)より

1)鉄筋重量

D22	-	767 kg	(SD345)	ネジ節異形鉄筋
D22	-	94 kg	(SD345)	
D16	-	626 kg	(SD345)	
合計		1487 kg		

2.工場製作工(鋼材重量)

用 途	規 格	寸法または算出式		単 位	数 量	単 重 (kg/m)	重 量 (kg)	備 考
		断 面 ^(mm)	長さ ^(mm)					
鉄筋支持金物	SS400	L65×65×6	3920	個	4	5.91	93	図面(37/64)より
鉄筋支持金物	SS400	L50×50×6	1000	個	4	4.43	18	〃
上下部連結金物A	SS400	FB125×12	4353	個	2	11.78	103	図面(38/64)より
上下部連結金物B	SS400	FB125×12	3522	個	2	11.78	83	〃

3. 均しコンクリート型枠(普通型枠)

図面(29/64)より

$$A = (1.400 + 8.400) * 2 * 0.100$$
$$= 2.0 \text{ m}^2$$

4. 型 枠(普通型枠)

1) 堅壁部

図面(29/64)より

$$A1 = (2.532 + 2.368) / 2 * 8.200 * 2 + 2.532 * 1.200 + 2.368 * 1.200$$
$$+ (0.300 + 7.875) * 2 * 0.050$$
$$= 46.9 \text{ m}^2$$

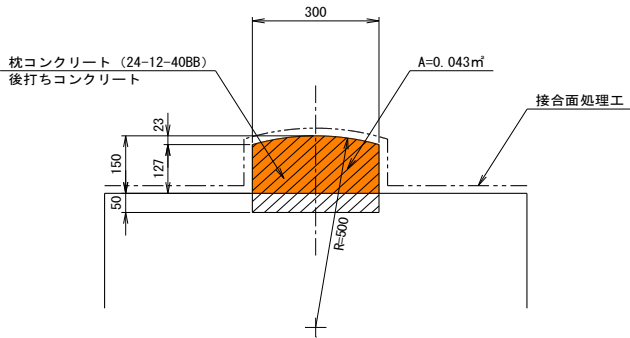
2)枕コンクリート部

右図・図面(29/64)より

$$A2 = 0.127 * 7.875 * 2 + 0.043 * 2$$
$$= 2.1 \text{ m}^2$$

3) 合計

$$\Sigma A = 46.9 + 2.1$$
$$= 49.0 \text{ m}^2$$



5. 均しコンクリート(無筋構造物、18-8-25BB、W/C $\leq$ 60%、t=0.10m)

図面(29/64)より

$$\begin{aligned} V &= (1.400 * 8.400 - 0.300 * 0.300 * \pi * 4) * 0.100 \\ &= 1.1 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

6. コンクリート(鉄筋構造物、24-12-40BB、W/C $\leq$ 55%)

図面(29/64)より

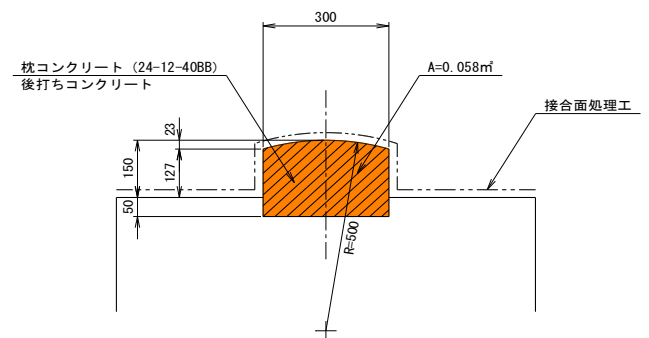
1) 縦壁部

$$\begin{aligned} V &= (2.532 + 2.368) / 2 * 1.200 * 8.200 - 0.300 * 7.875 * 0.050 \\ &\quad - 0.300 * 0.300 * \pi * 0.100 * 4 \\ &= 23.9 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

7. 枕コンクリート(無筋構造物、24-12-40BB、W/C $\leq$ 55%)

右図・図面(29/64)より

$$\begin{aligned} V &= 0.058 * 7.875 \\ &= 0.5 \text{ m}^3 \end{aligned}$$



8. 足場工(枠組足場) 足場工に計上

図面(29/64)より

$$\begin{aligned} A &= (1.200 + 8.200) * 2 * 2.600 \\ &= 48.9 \text{ 掛m}^2 \end{aligned}$$

数量計算書(A1橋台部)

A1橋台基礎杭工

1. 基礎杭工法(杭種および本数)

図面(32/64)より

工法 : 鋼管杭(中掘り工法:硬質地盤対応型)

杭径 : ϕ 600

杭長 : $L = 5.00$ m

本数 : $N = 1 \times 4 = 4$ 本

2. 基礎杭1本当り材料

図面(32/64)より

1) 杭長(ϕ 600、 $t=12\text{mm}$ 、SKK490)

$$L = 5.0 \text{ m}$$

2) 杭重量(ϕ 600、 $t=12\text{mm}$ 、SKK490)

$$\begin{aligned} W &= 5.00 \text{ m} \times 174.0 \text{ kg/m} \\ &= 870 \text{ kg} \end{aligned}$$

3) 杭先端ずれ止め(PL25 $\times$ 6 $\times$ 1756、 $N=2$ 箇所、SM400)

$$\begin{aligned} W &= 0.025 \times 0.006 \times \text{円周}1.756 \times 2 \times 7850.0\text{kg/m}^3 \\ &= 4.1 \text{ kg} \end{aligned}$$

4) 杭頭部ずれ止め(PL25 $\times$ 9 $\times$ 1746、 $N=2$ 箇所、SM400)

$$\begin{aligned} W &= 0.025 \times 0.009 \times \text{円周}1.746 \times 2 \times 7850.0\text{kg/m}^3 \\ &= 6.2 \text{ kg} \end{aligned}$$

5) ずれ止めストッパー(PL9 $\times$ 25 $\times$ 50、SM400)

$$\begin{aligned} N &= 3 \times 2 \\ &= 6 \text{ 箇所} \end{aligned}$$

6) 先端補強環(PL200 $\times$ 9 $\times$ 1913、 $N=1$ 箇所、SM400)

$$\begin{aligned} W &= 0.200 \times 0.009 \times \text{円周}1.913 \times 7850.0\text{kg/m}^3 \\ &= 27.0 \text{ kg} \end{aligned}$$

7) 吊金具(PL120 $\times$ 12 $\times$ 100、SM490A)

$$\begin{aligned} N &= 2 \text{ 箇所} \\ W &= 0.120 \times 0.100 \times 0.012 \times 2 \times 7850.0\text{kg/m}^3 \\ &= 2.3 \text{ kg} \end{aligned}$$

8) 溶接長

・杭頭部ずれ止め溶接($\lambda=9\text{mm}$)

$$\begin{aligned} L &= \text{円周}1.746 \times 2 \\ &= 3.5 \text{ m} \end{aligned}$$

【参考値】杭頭部ずれ止め溶接($\lambda=9\text{mm}$: $\lambda=6\text{mm}$ 換算長、換算率2.25)

$$\begin{aligned} L &= \text{円周}1.746 \times 2 \times 2.25 \\ &= 7.9 \text{ m} \end{aligned}$$

9)鉄 筋

・鉄筋重量

D35	-	396 kg	(SD345)
D13	-	34 kg	(SD345)
合計		430 kg	

10)杭体内コンクリート(無筋構造物、30-18-25BB、W/C≦55%)

$$r = 0.576 / 2 = 0.288$$

$$V = 0.288 * 0.288 * \pi * 3.310 = 0.9 \text{ m}^3$$

11)杭頭中詰めコンクリート(鉄筋構造物、24-12-40BB、W/C≦55%)

$$r = 0.576 / 2 = 0.288$$

$$V = 0.288 * 0.288 * \pi * 1.690 = 0.4 \text{ m}^3$$

12)打込長(施工基面高 491.430m、杭頭標高 488.400m、杭先端標高 483.400m)

下図(杭長図)より

・打込長

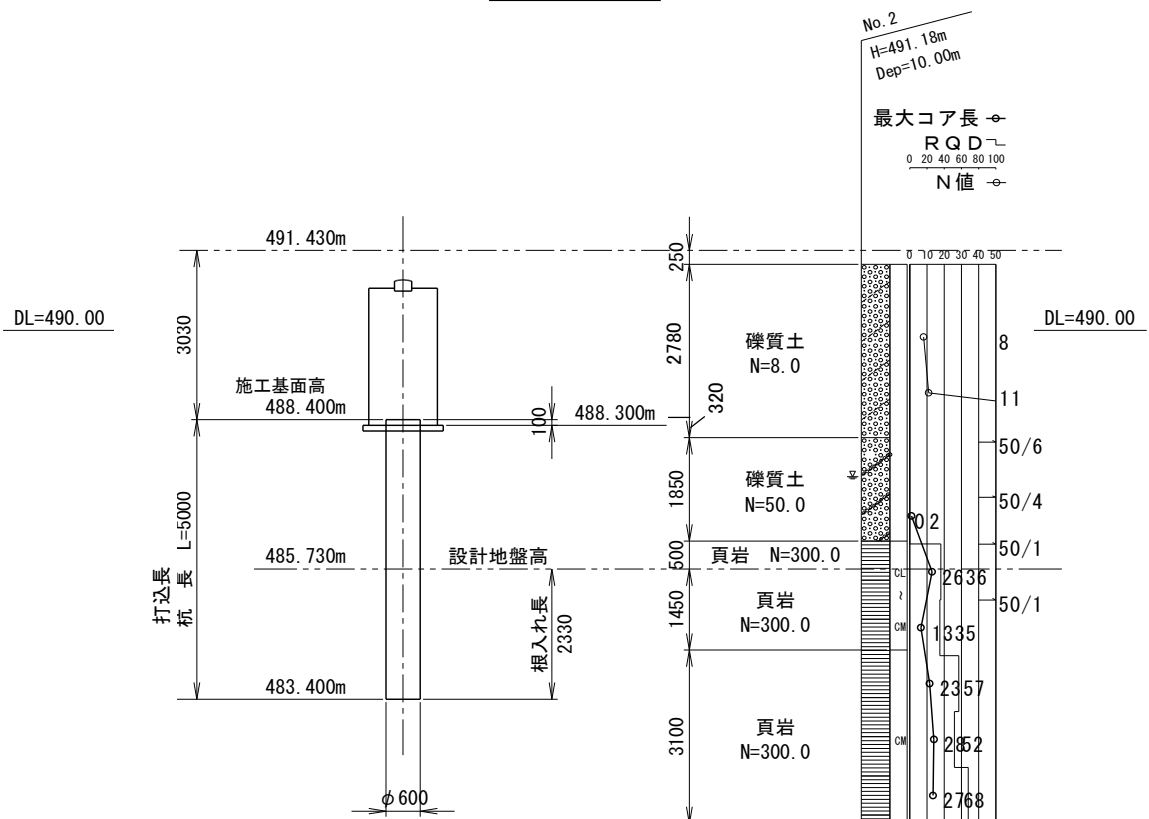
$$L = 488.400 - 483.400 = 5.000 \text{ m}$$

・加重平均N値

$$N = (0.250 * 0.0 + 2.780 * 0.0 + 0.320 * 8.0 + 1.850 * 50.0 + 0.500 * 300.0 + 2.330 * 300.0) / 5.000$$

$$= 188.8$$

杭長図



越戸橋 数量一覧表(A2橋台部)					
種 別		仕 様	単位	数 量	備 考
掘削	A領域 土砂		m ³	274.5	
	B領域 軟岩		m ³	2.0	
埋戻し	良質土(γ =19kN/m ³ , ϕ =30°)		m ³	137.3	
	碎石		m ³	40.8	
土砂等運搬	土砂 ※土砂等運搬・整地は工事全体分を数量総括表で合算		m ³	121.9	埋戻し必要量 274.5-137.3/0.9=121.9m ³
	軟岩 ※土砂等運搬・整地は工事全体分を数量総括表で合算		m ³	2.0	
整地		※土砂等運搬・整地は工事全体分を数量総括表で合算	m ³	123.9	121.9+2.0=123.9m ³
躯体工(1基あたり数量)					
鉄筋	D 22	SD345	kg	767	ネジ節異形鉄筋
	D 22			94	
	D 16			626	
	合 計			1487	
付属部材		鉄筋支持金物 L65×65×6(SS400)	kg	93	
		鉄筋支持金物 L50×50×6(SS400)		18	
		上下部連結金物 FB125×12(SS400)	kg	186	数量計算書(A2橋台部)5より 103+83=186kg
均しコンクリート型枠		普通型枠	m ²	2.0	
型 枠		普通型枠	m ²	49.0	
均しコンクリート		無筋構造物 18-8-25BB W/C≤60%	m ³	1.1	
コンクリート		鉄筋構造物 24-12-40BB W/C≤55%	m ³	23.9	
枕コンクリート		無筋構造物 24-12-40BB W/C≤55%	m ³	0.5	
足場工		枠組足場	掛m ²	-	足場工数量に計上
基 礎 杭		鋼管杭、 ϕ 600、t=12mm(SKK490) (中掘り工法:硬質地盤対応型)	本	4	
基礎杭工(1本あたり数量)					
杭 長		ϕ 600、t=12mm、SKK490	m	5.0	
杭重量		ϕ 600、t=12mm、SKK490	kg	870	
杭先端ずれ止め		PL25×6×1756、N=2箇所、SM400	kg	4.1	
杭頭部ずれ止め		PL25×9×1746、N=2箇所、SM400	kg	6.2	
ずれ止めストッパー		PL9×25×50、SM400	箇所	6	0.025*0.050*70.65kg/m ² *6=0.53kg
先端補強環		PL200×9×1913、N=1箇所、SM400	kg	27.0	
吊金具		PL120×12×100、N=2箇所、SM490A	kg	2.3	
溶接長		杭頭部ずれ止め溶接(λ =9mm)	m	7.9	換算率:2.25
鉄筋	D 35	SD345	kg	396	
	D 13			34	
	合 計			430	
杭体内コンクリート		無筋構造物 30-18-25BB W/C≤55%	m ³	0.9	
杭頭中詰めコンクリート		鉄筋構造物 24-12-40BB W/C≤55%	m ³	0.4	
打込長			m	5.0	
		加重平均N値	—	204.6	

数量計算書(A2橋台部)

1.土工

(1)掘削

次頁、A2橋台土工図より

【A領域】土砂

A1,A3部

$$\begin{aligned} V &= 16.1 * 7.00 + 19.4 * (2.48 + 4.16) \\ &= 241.5 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

A2,A4部

$$\begin{aligned} V &= 2.6 * 7.00 + 9.0 * (0.82 + 0.82) \\ &= 33.0 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\text{合計} = 241.5 + 33.0 = 274.5 \text{ m}^3$$

【B領域】軟岩

B1,B2部

$$\begin{aligned} V &= 0.2 * 7.00 + 2.9 * (0.10 + 0.10) \\ &= 2.0 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

(2)埋戻し

次頁、A2橋台土工図より

【良質土】

$$\begin{aligned} V &= 11.6 * 13.60 \\ &= 157.8 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{橋台控除} &= 2.5 * 8.20 \\ &= 20.5 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\text{合計} = 157.8 - 20.5 = 137.3 \text{ m}^3$$

【碎石】

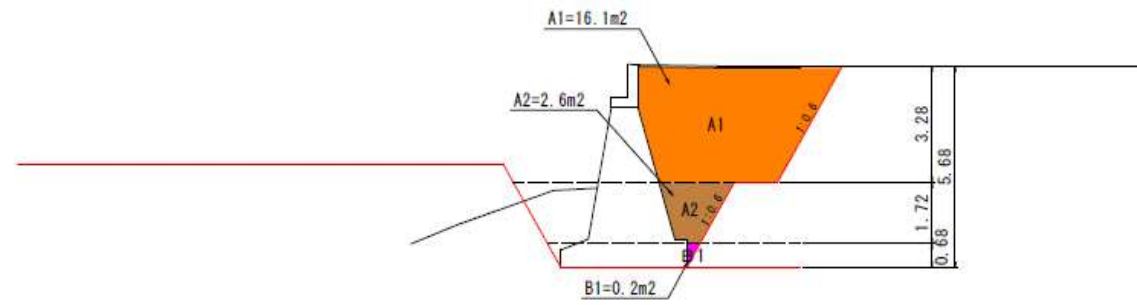
$$\begin{aligned} V &= 5.2 * 8.39 \\ &= 43.6 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{杭控除} &= 0.3 * 0.3 * \pi * 2.50 * 4 \\ &= 2.8 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

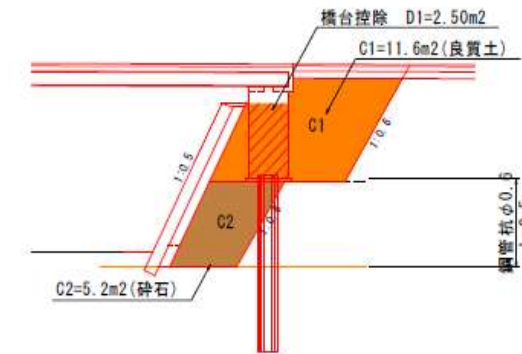
$$\text{合計} = 43.6 - 2.8 = 40.8 \text{ m}^3$$

A2橋台土工図

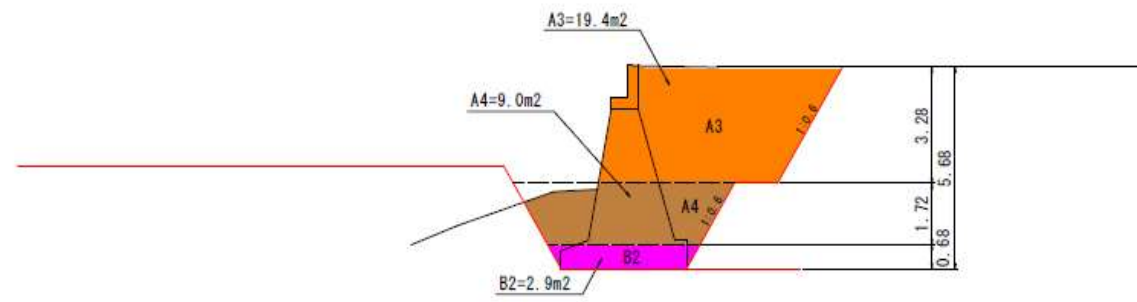
掘 削 S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)
橋台背面



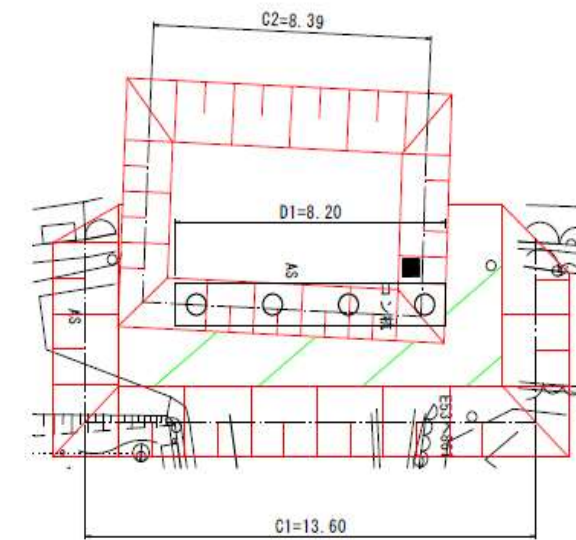
埋戻し S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



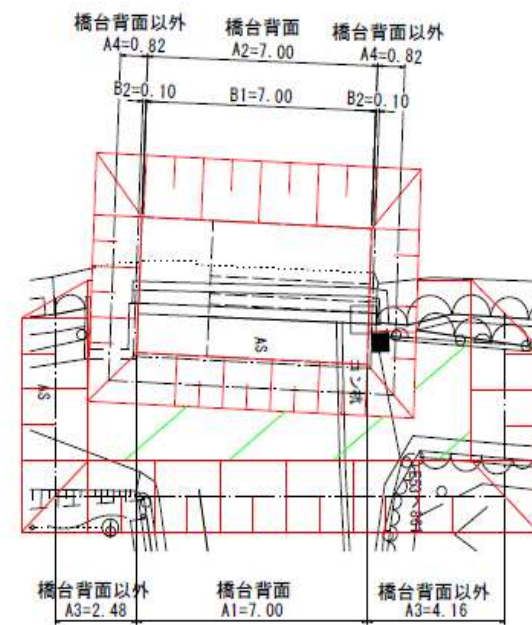
掘 削 S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)
橋台背面以外



埋戻し S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



掘削 S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



数量計算書(A2橋台部)

A2橋台躯体工

1. 鉄 筋

図面(35/64)より

1)鉄筋重量

D22	-	767 kg	(SD345)	ネジ節異形鉄筋
D22	-	94 kg	(SD345)	
D16	-	626 kg	(SD345)	
合計		1487 kg		

2.工場製作工(鋼材重量)

用 途	規 格	寸法または算出式		単 位	数 量	単 重 (kg/m)	重 量 (kg)	備 考
		断 面 ^(mm)	長さ ^(mm)					
鉄筋支持金物	SS400	L65×65×6	3920	個	4	5.91	93	図面(37/64)より
鉄筋支持金物	SS400	L50×50×6	1000	個	4	4.43	18	〃
上下部連結金物A	SS400	FB125×12	4353	個	2	11.78	103	図面(38/64)より
上下部連結金物B	SS400	FB125×12	3522	個	2	11.78	83	〃

3. 均しコンクリート型枠(普通型枠)

図面(33/64)より

$$A = (1.400 + 8.400) * 2 * 0.100$$
$$= 2.0 \text{ m}^2$$

4. 型 枠(普通型枠)

1) 堅壁部

図面(33/64)より

$$A1 = (2.368 + 2.532) / 2 * 8.200 * 2 + 2.368 * 1.200 + 2.532 * 1.200$$
$$+ (0.300 + 7.875) * 2 * 0.050$$
$$= 46.9 \text{ m}^2$$

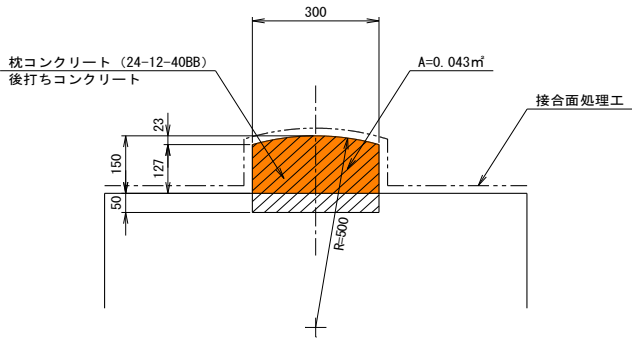
2)枕コンクリート部

右図・図面(33/64)より

$$A2 = 0.127 * 7.875 * 2 + 0.043 * 2$$
$$= 2.1 \text{ m}^2$$

3) 合計

$$\Sigma A = 46.9 + 2.1$$
$$= 49.0 \text{ m}^2$$



5. 均しコンクリート(無筋構造物、18-8-25BB、W/C $\leq$ 60%、t=0.10m)

図面(33/64)より

$$V = (1.400 * 8.400 - 0.300 * 0.300 * \pi * 4) * 0.100$$

$$= 1.1 \text{ m}^3$$

6. コンクリート(鉄筋構造物、24-12-40BB、W/C $\leq$ 55%)

図面(33/64)より

1) 縦壁部

$$V = (2.368 + 2.532) / 2 * 1.200 * 8.200 - 0.300 * 7.875 * 0.050$$

$$- 0.300 * 0.300 * \pi * 0.100 * 4$$

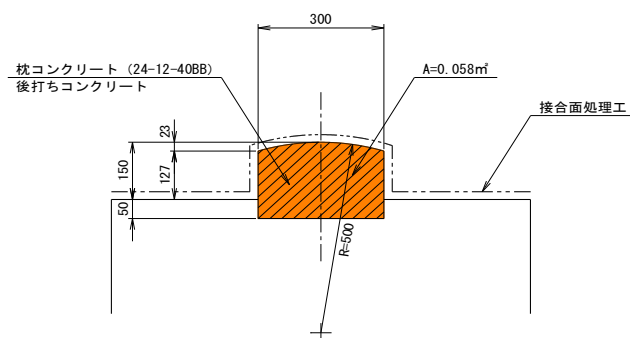
$$= 23.9 \text{ m}^3$$

7. 枕コンクリート(無筋構造物、24-12-40BB、W/C $\leq$ 55%)

右図・図面(33/64)より

$$V = 0.058 * 7.875$$

$$= 0.5 \text{ m}^3$$



8. 足場工(枠組足場) 足場工に計上

図面(33/64)より

$$A = (1.200 + 8.200) * 2 * 2.600$$

$$= 48.9 \text{ 掛m}^2$$

数量計算書(A2橋台部)

A2橋台基礎杭工

1. 基礎杭工法(杭種および本数)

図面(36/64)より

工法：鋼管杭(中掘り工法:硬質地盤対応型)

杭径： ϕ 600

杭長： $L = 5.00$ m

本数： $N = 1 \times 4 = 4$ 本

2. 基礎杭1本当り材料

図面(36/64)より

1) 杭長(ϕ 600、 $t=12$ mm、SKK490)

$L = 5.0$ m

2) 杭重量(ϕ 600、 $t=12$ mm、SKK490)

$W = 5.00 \text{ m} \times 174.0 \text{ kg/m}$
 $= 870 \text{ kg}$

3) 杭先端ずれ止め(PL25×6×1756、 $N=2$ 箇所、SM400)

$W = 0.025 \times 0.006 \times \text{円周}1.756 \times 2 \times 7850.0 \text{ kg/m}^3$
 $= 4.1 \text{ kg}$

4) 杭頭部ずれ止め(PL25×9×1746、 $N=2$ 箇所、SM400)

$W = 0.025 \times 0.009 \times \text{円周}1.746 \times 2 \times 7850.0 \text{ kg/m}^3$
 $= 6.2 \text{ kg}$

5) ずれ止めストッパー(PL9×25×50、SM400)

$N = 3 \times 2$
 $= 6$ 箇所

6) 先端補強環(PL200×9×1913、 $N=1$ 箇所、SM400)

$W = 0.200 \times 0.009 \times \text{円周}1.913 \times 7850.0 \text{ kg/m}^3$
 $= 27.0 \text{ kg}$

7) 吊金具(PL120×12×100、SM490A)

$N = 2$ 箇所
 $W = 0.120 \times 0.100 \times 0.012 \times 2 \times 7850.0 \text{ kg/m}^3$
 $= 2.3 \text{ kg}$

8) 溶接長

・杭頭部ずれ止め溶接($\lambda=9$ mm)

$L = \text{円周}1.746 \times 2$
 $= 3.5 \text{ m}$

【参考値】杭頭部ずれ止め溶接($\lambda=9$ mm: $\lambda=6$ mm換算長、換算率2.25)

$L = \text{円周}1.746 \times 2 \times 2.25$
 $= 7.9 \text{ m}$

9)鉄 筋

・鉄筋重量

D35	-	396 kg	(SD345)
D13	-	34 kg	(SD345)
合計		430 kg	

10)杭体内コンクリート(無筋構造物、30-18-25BB、W/C≦55%)

$$r = 0.576 / 2 = 0.288$$

$$V = 0.288 * 0.288 * \pi * 3.310 = 0.9 \text{ m}^3$$

11)杭頭中詰めコンクリート(鉄筋構造物、24-12-40BB、W/C≦55%)

$$r = 0.576 / 2 = 0.288$$

$$V = 0.288 * 0.288 * \pi * 1.690 = 0.4 \text{ m}^3$$

12)打込長(施工基面高 491.430m、杭頭標高 488.400m、杭先端標高 483.400m)

下図(杭長図)より

・打込長

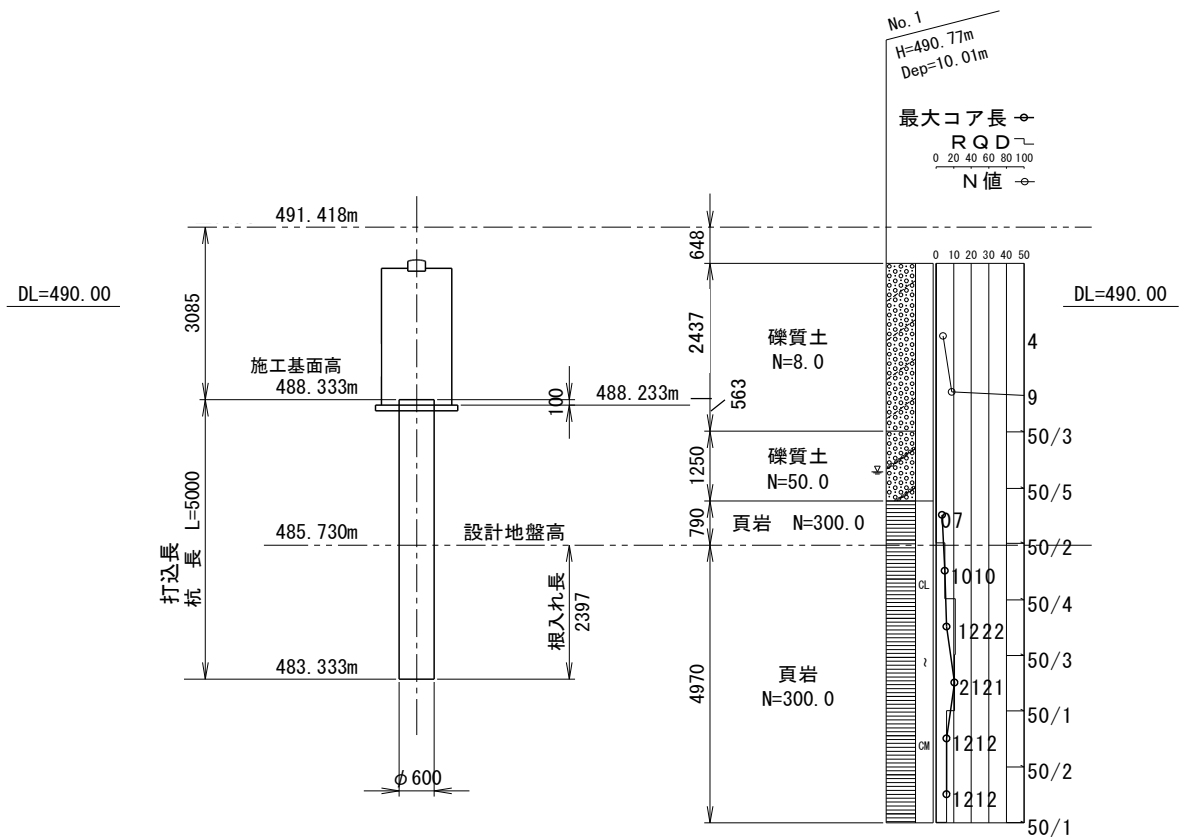
$$L = 488.333 - 483.333 = 5.000 \text{ m}$$

・加重平均N値

$$N = (0.648 * 0.0 + 2.437 * 0.0 + 0.563 * 8.0 + 1.250 * 50.0 + 0.790 * 300.0 + 2.397 * 300.0) / 5.000$$

$$= 204.6$$

杭長図



数 量 表

造成工 (仮設ヤード・進入路造成)		越戸橋			P 1
工種・種別	細別・規格	計 算 式	数 量	単 位	
路体盛土	土砂 4.0m以上	図面(49/64) 工事用道路 (LEVEL区間) 断面図 (BN0.1+60) $10.9 \times 9.7 = 105.7$			
		図面(49/64) 工事用道路 (14%勾配区間) ((BN0.1+60) $10.9 + (BN0.1+40) 6.8 / 2 \times 20.4 = 180.5$			
		図面(49/64) 河川内施工ヤード (BN0.1+20) $22.2 \times 12.2 = 270.8$			
		図面(52/64) 工事用道路スロープ 側面図 $6.5 / 2 \times 3.0 = 9.8$			
		図面(54/64) 河川内施工ヤード再盛土 $241.0 \times 0.79 = 190.4$			
		図面(54/64) 河川内施工ヤード拡張 側面図 $37.8 \times 13.8 = 521.6$			
		図面(58/64) 河川内施工ヤード拡張 $14.6 \times 4.0 \times 2.49 = 145.4$			
		図面(58/64) 河川内施工ヤード拡張 $84.35 \times 2.49 = 210.0$			
		計 $105.7 + 180.5 + 270.8 + 9.8 + 190.4 + 521.6 + 145.4 + 210.0 = 1634.2$	1600	m3	
埋戻し	土砂 1.0m以上4.0m未満	図面(57/64) 側面図 $8.1 \times 11.6 = 94.0$	90	m3	
	碎石	A1・A2橋台工にて集計			

数 量 表

造成工 (仮設ヤード・進入路造成)		越戸橋 P 2		
工種・種別	細別・規格	計 算 式	数 量	単 位
積込(ルーズ)		造成工(仮設ヤード・進入路造成) P1より (1634.2+94.0)/0.9=1920.2	1900	m3
土砂等運搬 ※土砂等運搬・整地は工事全体分を数量総括表で合算	土砂	同上	1900	m3
敷鉄板 設置・撤去	敷鉄板 1524×3048、t=22mm	図面(48/64) 工事用道路55.4*3.0=166.2 (36枚)		
		図面(48/64) 終点施工ヤード16.5*10.5=173.3 (38枚)		
		図面(49/64) 工事用道路30.1*3.0=90.3 (20枚)		
		図面(49/64) 河川内施工ヤード208.0 (45枚)		
		図面(60/64) 施工ヤード1.5*3.0*4=18.0 (4枚)		
		計 166.2+173.3+90.3+208.0+18.0=655.8 (36+38+20+45+4=143枚)	656	m2
		802kg/枚	(143)	枚

数 量 表

瀬替工		越戸橋			P 1
工種・種別	細別・規格	計 算 式	数 量	単 位	
大型土のう 製作・設置	1000×1000	図面(49/64) (39.0+8.0)*2=94			
		図面(54/64) 18.0*2=36			
		図面(58/64) 13.0*2=26			
		計 94+36+26=156	156	袋	
大型土のう 撤去	1000×1000		156	袋	
暗渠排水管 設置・撤去	高耐圧ポリエチレン管 φ1500	図面(49/64) 16.0*3=48.0			
		図面(52/64) 13.0*3=39.0			
		図面(58/64) 4.0*3=12.0			
		図面(58/64) 14.0*3=42.0			
		図面(54/64) 移設29.0*1=29.0			
		図面(59/64) 移設18.0*4=72.0			
		計 48.0+39.0+12.0+42.0+29.0+72.0=242.0	242	m	

数 量 表	
1	1
2	2
3	3
4	4
5	5
6	6
7	7
8	8
9	9
10	10
11	11
12	12
13	13
14	14
15	15
16	16
17	17
18	18
19	19
20	20
21	21
22	22
23	23
24	24
25	25
26	26
27	27
28	28
29	29
30	30
31	31
32	32
33	33
34	34
35	35
36	36
37	37
38	38
39	39
40	40
41	41
42	42
43	43
44	44
45	45
46	46
47	47
48	48
49	49
50	50
51	51
52	52
53	53
54	54
55	55
56	56
57	57
58	58
59	59
60	60
61	61
62	62
63	63
64	64
65	65
66	66
67	67
68	68
69	69
70	70
71	71
72	72
73	73
74	74
75	75
76	76
77	77
78	78
79	79
80	80
81	81
82	82
83	83
84	84
85	85
86	86
87	87
88	88
89	89
90	90
91	91
92	92
93	93
94	94
95	95
96	96
97	97
98	98
99	99
100	100

[illegible]