

数量総括表

[illegible]

橋梁補修工 数量内訳

1. 上部工補修

断面修復工

左官工法

鉄筋防錆処理：有

面積集計

主桁	3.198	=	3.198	m2
----	-------	---	-------	----

合計	=	3.198	m2
----	---	-------	----

補修体積	断面積	補修厚		
主桁	3.198	× 0.070	=	0.224 m3

合計	=	0.224	m3
----	---	-------	----

補修体積		ロス率考慮		
主桁	3.198	× 0.070	× 1.18	= 0.264 m3

合計	=	0.264	m3
----	---	-------	----

[illegible]

2. 下部工補修

作業土工

基面整正

A1上流部	0.75×1.3	=	1.0	m2
A2	0.3×1.0	=	0.3	m2
合計		=	1.3	m2

コンクリート工

小型構造物, 人力打設

$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

A1下流部	$1/2 \times (0.00 + 0.35) \times 0.854 + 0.35 \times 0.154 + 1/2 \times (0.35 + 0.00) \times 0.503 + 0.42 \times 0.140 + 0.22 \times 0.210$	=	0.396	m3
-------	---	---	-------	----

A1中央部	$0.02 \times 0.296 + 0.20 \times 0.550$	=	0.116	m3
-------	---	---	-------	----

A1上流部	0.29×1.300	=	0.377	m3
-------	---------------------	---	-------	----

A2	$0.30 \times 1.000 + 0.32 \times 0.686 + 0.40 \times 0.314 - 0.17 \times 0.400$	=	0.577	m3
----	---	---	-------	----

合計		=	1.466	m3
----	--	---	-------	----

型枠工

一般型枠(小型構造物)

A1下流部	$0.11 + 0.15 + 0.02 + 0.21$	=	0.49	m2
-------	-----------------------------	---	------	----

A1中央部	$0.12 + 0.28$	=	0.40	m2
-------	---------------	---	------	----

A1上流部	$0.67 \times 1.3 + 0.10 \times 2$	=	1.07	m2
-------	-----------------------------------	---	------	----

A2	$1.10 \times 1.00 + 0.30 \times 2$	=	1.70	m2
----	------------------------------------	---	------	----

合計		=	3.66	m2
----	--	---	------	----

無収縮モルタル工

プレミックスタイプ

A1下流部	0.42×0.20	=	0.084	m3
-------	--------------------	---	-------	----

A1中央部	0.48×0.20	=	0.096	m3
-------	--------------------	---	-------	----

合計		=	0.180	m3
----	--	---	-------	----

3. 橋面工補修

地覆補修工

チップング

厚2cm以下

下流側地覆	$0.200 \times 0.800 + 0.200 \times 0.150$	=	0.19	m2
-------	---	---	------	----

合計		=	0.19	m2
----	--	---	------	----

コンクリート工

小型構造物, 人力打設

$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

下流側地覆	$0.200 \times (0.150 + 0.015) \times 0.800 + 0.200 \times 0.150 \times 0.015$	=	0.027	m3
-------	---	---	-------	----

チップング平均厚を15mmとして算出

合計		=	0.027	m3
----	--	---	-------	----

型枠工

一般型枠(小型構造物)

下流側地覆	$(0.170 + 0.150) \times 0.800 + 0.150 \times 0.200$	=	0.29	m2
-------	---	---	------	----

合計		=	0.29	m2
----	--	---	------	----

4. 運搬処理工

殻運搬処理

コンクリート殻 無筋

左官工法 0.224 = 0.224 m3

地覆補修工 0.200 × 0.800 × 0.015 = 0.002 m3

合計 = 0.226 m3

参考質量 0.226 × 2.3t/m3 = 0.52 t

5. 仮設工

足場工 単管足場

設置幅 (1.7m) を数量算出幅 (1.2m) で分割し、平面延長の算出をした。

足場換算分割数 1.7/1.2 = 1.4 分割

2.1 × 1.4 = 2.9 掛m2

合計 = 2.9 掛m2