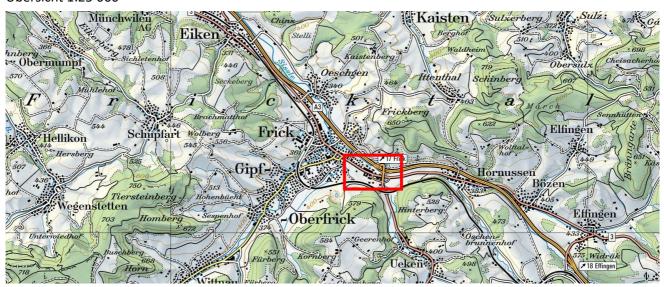
Einwohnergemeinde Frick

Erschliessung Arbeitszone Stieracker Abwassertransportleitung AV Bözberg West

Bauprojekt 2022

Übersicht 1:25'000





KSL Ingenieure AG ksl-ing.ch \cdot Baden-Dättwil \cdot Frick \cdot Muri Dammstrasse $3 \cdot 5070$ Frick \cdot 062 865 30 30

 $\textbf{BERATUNG} \cdot \textbf{TRAGWERKE} \cdot \textbf{GEOMATIK} \cdot \textbf{UMWELT} \cdot \textbf{INFRASTRUKTUR} \cdot \textbf{RAUM}$

| Ausgabe: | - | а | b | С | d | е | f | g | h |
|-------------|------------|---|---|---|---|---|---|---|---|
| Datum: | 16.05.2022 | | | | | | | | |
| Erstellt: | FAM | | | | | | | | |
| Geprüft am: | 16.05.2022 | | | | | | | | |
| Visum: | MC | | | | | | | | |

| Entstand aus Bericht: | |
|-----------------------|----|
| Ersatz für Bericht: | |
| Anzahl Seiten: | 34 |
| | |

Technischer Bericht

Projekt Nr.: 220038

Inhaltsverzeichnis

| | | | Seite |
|---|-------|-----------------------------------------------------|-------|
| 1 | Ein | leitung | 5 |
| | 1.1 | Sachverhalt | 5 |
| | 1.1.1 | Erschliessung Arbeitszone Stieracker | 5 |
| | 1.1.2 | Abwassertransportleitung AV Bözberg West | 6 |
| | 1.1.3 | Renaturierung Sissle | 6 |
| | 1.2 | Auftrag | 6 |
| | 1.3 | Kostenträger | 7 |
| | 1.4 | Grundlagen | 7 |
| 2 | Pro | jektdossier | 8 |
| | 2.1 | Bauprojekt | 8 |
| | 2.2 | Beitragsplan [VORABZUG] | 8 |
| 3 | Ers | chliessung Arbeitszone Stieracker | 9 |
| | 3.1 | Projektbeschrieb Strassenwesen (Fuss- und Radweg) | 9 |
| | 3.1.1 | Übersicht | 9 |
| | 3.1.2 | Normalprofil | 9 |
| | 3.1.3 | Oberbau | 10 |
| | 3.1.4 | Längenprofil | 10 |
| | 3.1.5 | Querprofile | 10 |
| | 3.1.6 | Strassenentwässerung | 10 |
| | 3.1.7 | Strassenbeleuchtung | 10 |
| | 3.1.8 | Kunstbauten | 10 |
| | 3.1.9 | Passive Sicherheit | 10 |
| | 3.2 | Projektbeschrieb Abwasserentsorgung (Schmutzwasser) | 11 |
| | 3.2.1 | Übersicht | 11 |
| | 3.2.2 | Aufhebung und Rückbau Regenüberlaufbauwerk Stahlton | 11 |
| | 3.2.3 | Neubau Regenüberlaufbauwerk RÜ S40a | 11 |
| | 3.2.4 | Ausbau der Haltungen KS S44 bis KS S41 | 12 |
| | 3.2.5 | Neubau Entlastungskanal RÜ S40a bis Sissle | 13 |
| | 3.2.6 | Installation Abflussmessung in KS S37 | 14 |

| | 3.3 | Projektbeschrieb Abwasserentsorgung (Sauberwasser) | 15 |
|---|-------|--------------------------------------------------------|----|
| | 3.3.1 | Übersicht | 15 |
| | 3.3.2 | Hydraulische Berechnung | 15 |
| | 3.3.3 | Materialisierung | 15 |
| | 3.4 | Projektbeschrieb Wasserversorgung (Ringschluss) | 16 |
| | 3.4.1 | Übersicht | 16 |
| | 3.4.2 | Materialisierung | 16 |
| | 3.5 | Projektbeschrieb Wasserversorgung (Ersatz / Ergänzung) | 17 |
| | 3.5.1 | Übersicht | 17 |
| | 3.5.2 | Materialisierung | 17 |
| 4 | Abv | wassertransportleitung AV Bözberg West | 18 |
| | 4.1 | Projektbeschrieb Verbandskanal | 18 |
| | 4.1.1 | Variantenwahl | 18 |
| | 4.1.2 | Übersicht | 18 |
| | 4.1.3 | Längenprofil | 18 |
| | 4.1.4 | Hydraulische Berechnung | 19 |
| | 4.1.5 | Rohrmaterial | 19 |
| | 4.1.6 | Materialisierung | 20 |
| | 4.1.7 | Baugrubensicherung | 20 |
| 5 | Drit | ttwerke | 21 |
| | 5.1 | AXPO (Elektro) | 21 |
| | 5.2 | AEW Energie AG (Elektro) | 21 |
| | 5.3 | Swisscom AG (Telefon) | 21 |
| | 5.4 | UPC Schweiz GmbH (Kabel-TV) | 21 |
| | 5.5 | IWB (Gas) | 21 |
| | 5.6 | armasuisse (Militär) | 21 |
| 6 | Um | welt | 22 |
| | 6.1 | Belastetes Material | 22 |
| | 6.2 | Grundwasser | 22 |
| | 6.2.1 | Grundwasservorkommen | 22 |
| | 622 | Gewässerschutz | 22 |

| | 6.2.3 | Wasserhaltung | 23 |
|----|-------|------------------------|----|
| | 6.3 | Bodenschutz | 23 |
| | 6.4 | Kulturausfall | 23 |
| 7 | Bau | stelleninstallation | 24 |
| | 7.1 | Installationsflächen | 24 |
| | 7.2 | Baupisten | 24 |
| | 7.3 | Transporte | 24 |
| | 7.4 | Schutzmassnahmen | 24 |
| 8 | Bau | ıablauf | 25 |
| 9 | Kos | tenvoranschlag | 28 |
| | 9.1 | Kostenzusammenstellung | 28 |
| | 9.2 | Annahmen | 28 |
| 10 | We | iteres Vorgehen | 29 |

Anhang:

A1 Kostenvoranschlag (± 10%)

A2 Dimensionierung RÜ S 40a, Abwasserentsorgung (Schmutzwasser)

A3 Hydraulische Berechnungen Abwasserentsorgung (Schmutzwasser)

A4 Hydraulische Berechnungen Abwasserentsorgung (Sauberwasser)

A5 Hydraulische Berechnungen Verbandskanal

Überarbeitungen:

a L

1 EINLEITUNG

1.1 Sachverhalt

1.1.1 Erschliessung Arbeitszone Stieracker

Die Stahlton Bauteile AG möchte ihr Areal im Stieracker weiterentwickeln. Aus sicherheitstechnischen Gründen ist es wichtig, dass das Areal komplett eingezäunt werden kann. Ein Entwurf der möglichen Arealentwicklung liegt vor. In einem nächsten Schritt soll die Logistikfläche erweitert werden.

Durch das Gelände verläuft die Strasse Stieracker, welche im Besitz der Einwohnergemeinde Frick ist. Diese Strasse dient dem Langsamverkehr und andererseits sichert sie als Versorgungsroute Typ II die Erschliessung der Parzellen Nr. 1150 / 1151, welche im Besitz der Stahlton Bauteile AG sind und der Parzelle Nr. 529, welche im Besitz der AEW Energie AG ist. Im Bereich der Strassenparzelle sind Wasser- und Abwasserleitungen und EW-Kabelanlagen verlegt.

Die Strasse soll auch in Zukunft dem internen Betriebsverkehr der Stahlton Bauteile AG dienen.

Nach diversen Gesprächen hat sich die AEW Energie AG bereit erklärt, dass das Areal der Stahlton Bauteile AG eingezäunt werden darf. Die Versorgungsroute soll allerdings erhalten bleiben. In der Zwischenzeit liegt eine Vereinbarung für die verkehrstechnische Erschliessung inkl. Versorgungsroute des Areals der AEW Energie AG über das Areal der Stahlton Bauteile AG vor.

Damit die Erschliessung für den Langsamverkehr weiterhin gewährleistet ist, muss ein neuer Rad- bzw. Gehweg um das Gelände herum verlegt werden. Das AEW Energie hat hier signalisiert, dass dieser auch hinter ihr Gelände verlegt werden kann. Ausserdem ist darauf zu achten, dass das Ölrückhaltebecken der NSNW zweimal im Jahr durch einen Spülwagen der NSNW gereinigt werden muss. Die Befahrbarkeit des neuen Rad- und Gehweges durch einen Spülwagen muss somit gewährleistet werden.

Um das gesamte Gelände werkleitungstechnisch erschliessen zu können, wären im Bereich der Erschliessung für den Langsamverkehr auch Werkleitungen in Form von Wasser- und Abwasserleitungen zu verlegen. Um aufwändige und kostenintensive Anschlussarbeiten bestehender Gebäude zu umgehen, würden die bestehenden Werkleitungen im Stieracker vorerst in Betrieb bleiben.

Da die Mischwasserkanalisation gemäss GEP überlastet ist, sind auch Massnahmen am Leitungsnetz und den Sonderbauwerken zu prüfen. Da die Kanalisation im Zuge der Strassensanierung Stieracker auf Wunsch der Gemeinde nicht vergrössert wurde (Begründung: Es ist kein Rückstau bekannt, wie ihn der GEP aufzeigt), wurden zunächst Alternativen aufgezeigt. In einem ersten Schritt stand die Variante eines Bypasses über den neuen Fuss- und Radweg im Vordergrund. Um das Entwässerungssystem der Arbeitszone Stieracker mit aktuellen Parametern abzubilden, wurde durch die Gemeinde die Ausarbeitung eines Teil-GEP veranlasst. Im Teil-GEP sollen die tatsächlich notwendigen Massnahmen für die Erschliessung der Arbeitszone aufgezeigt werden. Die Genehmigung durch die Abteilung für Umwelt liegt vor.

Werden diese Massnahmen so umgesetzt, ist einzig die Parzelle Nr. 1153 ausserhalb der Umzäunung noch in der Arbeitszone A. Die danebenliegende Parzelle Nr. 1156 ist in der Wohn- und Arbeitszone WA3. Die Erschliessung dieser Zone würde nach wie vor über die Strasse Stieracker und somit durch das Wohngebiet erfolgen.

1.1.2 Abwassertransportleitung AV Bözberg West

Die ARA Hornussen ist sanierungsbedürftig und muss in absehbarer Zeit grundlegend erneuert werden. Als Alternative zur umfangreichen Sanierung der ARA Hornussen hat sich der Abwasserverband Bözberg West dafür entschieden, das Abwasser aus dem Einzugsgebiet künftig an die ARA Kaisten weiterzuleiten.

Um eine Verbindung nach Kaisten zu erstellen, ist der Abwasserverband Bözberg West an den Abwasserverband Sisslebach (Frick) anzuschliessen. Aufgrund umfangreicher Vorabklärungen soll ein Verbandskanal (Freispiegelleitung) zwischen der ARA Hornussen und dem Anschlusspunkt beim Regenbecken Stieracker erstellt werden. Die Planung der Transportleitung ist in zwei Abschnitte unterteilt:

ARA Hornussen

Übergabepunkt Frick
(nach Autobahnanschluss)

Projektabschnitt Porta AG, Brugg

Projektabschnitt KSL Ingenieure AG, Frick

1.1.3 Renaturierung Sissle

Die Sissle (Bachnummer 1.05.000) soll mittelfristig über den gesamten Verlauf renaturiert, bzw. revitalisiert werden. Für den Abschnitt ab Einmündung Rhein in Sisseln bis zum Zusammenfluss von Sissle und Bruggbach (Bachnummer 1.05.055)in Frick liegt das entsprechende Konzept Sissle 2030 vor.

Auch im Abschnitt zwischen dem Regenbecken Stieracker und der Unterquerung A3 wurde die Sissle kanalisiert. Zudem weist sie teilweise erhebliche hochwasserschutztechnische Defizite auf. Durch die geplanten Baumassnahmen im Gebiet Stieracker wurde von der Abteilung Landschaft und Gewässer des Kanton Aargau ein entsprechendes Revitalisierungsprojekt in Auftrag gegeben.

Die Projektunterlagen zur Renaturierung Sissle sind im separaten Projektdossier ersichtlich.

1.2 Auftrag

Der Gemeinderat Frick hat die KSL Ingenieure AG mit der Ausarbeitung des Vorprojektes, des Bauprojektes und des anschliessenden Auflageprojektes beauftragt.

Zudem ist das Erarbeiten von Beitrags- und Landerwerbsplänen für die Auflage im Leistungsumfang integriert.

1.3 Kostenträger

Am Gesamtprojekt sind diverse Bauherren und Kostenträger beteiligt:

| | | Gemeinde Frick | Anstösser | Abwasserverband Bözberg West | Bund, AGV | Kanton |
|----------------------|------------------|----------------|-----------------------------------------|-----------------------------------------|-----------|----------|
| Strassenwesen | Fuss- und Radweg | 100% | *************************************** | | | |
| Abwasserentsorgung | Schmutzwasser | 100% | *************************************** | | | |
| | Sauberwasser | 30% | 70% | | | |
| Wasserversorgung | Ringschluss | 30% | 70% | | | |
| | Ersatz | 100% | | | | |
| Renaturierung Sissle | | max. 18% | *************************************** | *************************************** | ca. 70% | max. 12% |
| Verbandskanal | | | | 100% | | |

1.4 Grundlagen

- Diverse Besprechungen mit M. Herzog, Bauverwalter und weiteren
- Teil-GEP Stieracker, KSL Ingenieure AG, 25.01.2022; genehmigt am 18.02.2022
- Erschliessungsplan Arbeitszone Stieracker, BVUARE.18.7241, KSL Ingenieure AG, 14.01.2021
- Vorprüfungsbericht, BVUARE.18.7241, Kanton Aargau, Abteilung Raumentwicklung, 16.01.2019
- Geländeaufnahmen, KSL Ingenieure AG
- Projektierungsauftrag, Gemeinde Frick, 16.12.2019
- Honorarofferte Bauingenieurleistungen, KSL Ingenieure AG, 03.12.2019
- Generelles Wasserversorgungsprojekt GWP 2016, Waldburger Ingenieure AG
- Genereller Entwässerungsplan GEP 2007, Fischer & Schild AG
- Machbarkeitsstudie «Anschluss ARA Hornussen an ARA Kaisten», Porta AG, 15.01.2018
- Anschlussstudie «Anschluss ARA Hornussen an ARA Kaisten», Ingenieurbüro Gujer AG, 31.10.2013
- Amtliche Vermessung, Werkleitungskataster Wasser, Abwasser und Drittwerke
- AGIS-Karten
- Reglemente der Gemeinde Frick
- Ordner «Siedlungsentwässerung», Departement Bau, Verkehr und Umwelt, Abteilung für Umwelt
- ATB-Normen und Weisungen
- SIA-, VSS-, VSA-, SVGW- und AGV-Normen und Richtlinien

2 PROJEKTDOSSIER

Das vorliegende Projekt umfasst folgende Unterlagen:

2.1 Bauprojekt

| Übersichtsplan | M 1: 1'000 | Plan Nr. 220038 / 00 |
|------------------------------------------------------------------------|------------|----------------------|
| Situation 1, Strassenbau | M 1:200 | Plan Nr. 220038 / 01 |
| Situation 2, Strassenbau | M 1:200 | Plan Nr. 220038 / 02 |
| Situation 3, Strassenbau | M 1:200 | Plan Nr. 220038 / 03 |
| Situation 4, Strassenbau | M 1:200 | Plan Nr. 220038 / 04 |
| Normalprofile 1, Fuss- und Radweg (Profile 1 - 30) | M 1:20 | Plan Nr. 220038 / 05 |
| Normalprofile 2, Fussweg (Profile A - C) | M 1:20 | Plan Nr. 220038 / 06 |
| Querprofile 1, Fuss- und Radweg (Profile 1 - 15) | M 1:100 | Plan Nr. 220038 / 07 |
| Querprofile 2, Fuss- und Radweg (Profile 16 - 30) | M 1:100 | Plan Nr. 220038 / 08 |
| Querprofile 3, Fussweg (Profile A - C) | M 1:100 | Plan Nr. 220038 / 09 |
| Längenprofil 1, Fuss- und Radweg (Profile 1 - 15) | M 1:500/50 | Plan Nr. 220038 / 10 |
| Längenprofil 2, Fuss- und Radweg (Profile 16 - 30) | M 1:500/50 | Plan Nr. 220038 / 11 |
| Längenprofil 3, Fussweg (Profile A - C) | M 1:500/50 | Plan Nr. 220038 / 12 |
| Situation 1, Werkleitungen | M 1:200 | Plan Nr. 220038 / 21 |
| Situation 2, Werkleitungen | M 1:200 | Plan Nr. 220038 / 22 |
| Situation 3, Werkleitungen | M 1:200 | Plan Nr. 220038 / 23 |
| Situation 4, Werkleitungen | M 1:200 | Plan Nr. 220038 / 24 |
| Längenprofil 1, Verbandskanal (KS 10.1 - KS 10.9) | M 1:500/50 | Plan Nr. 220038 / 25 |
| Längenprofil 2, Verbandskanal (KS 10.9 - KS 10.14) | M 1:500/50 | Plan Nr. 220038 / 26 |
| Längenprofil, Schmutzwasserleitung | M 1:500/50 | Plan Nr. 220038 / 27 |
| Längenprofil, Sauberwasserleitung | M 1:500/50 | Plan Nr. 220038 / 28 |
| Detailplan, Regenüberlaufbauwerk RÜ S40a | M 1:20 | Plan Nr. 220038 / 29 |
| Situation 1, Installation | M 1:200 | Plan Nr. 220038 / 31 |
| Situation 2, Installation | M 1:200 | Plan Nr. 220038 / 32 |
| Situation 3, Installation | M 1:200 | Plan Nr. 220038 / 33 |
| Übersichet Landerwerb | | Plan Nr. 220038 / 40 |
| Landerwerb 1 | M 1:200 | Plan Nr. 220038 / 41 |
| Landerwerb 2 | M 1:200 | Plan Nr. 220038 / 42 |
| Landerwerb 3 | M 1:200 | Plan Nr. 220038 / 43 |
| Technischer Bericht mit Kostenvoranschlag | | |

2.2 Beitragsplan

| • | Beitragsplan, Abwasserentsorgung (Sauberwasser) | M 1:200 | Plan Nr. 220038 / 51 |
|---|-------------------------------------------------|---------|----------------------|
| • | Beitragsplan, Wasserversorgung (Ringschluss) | M 1:200 | Plan Nr. 220038 / 52 |

[•] Grundsätze der Kostenverlegung

Beitragslisten

3 ERSCHLIESSUNG ARBEITSZONE STIERACKER

3.1 Projektbeschrieb Strassenwesen (Fuss- und Radweg)

3.1.1 Übersicht

Die bestehende Fuss- und Radwegverbindung führt ab der Hauptstrasse beim Autobahnanschluss Frick via Stahlton-Areal bis in den Stieracker. Die Strecke ist Bestandteil des kantonalen Radroutennetzes mit der Nummer 603. Die Grundstücke der Stahlton Bauteile AG werden durch die kommunale Strassenparzelle getrennt. Dabei wird der südliche Arealteil gegenwärtig für die Produktion genutzt. Der nördliche Arealteil dient aktuell als Lager- und Parkplatz. Der auftretende Werkverkehr und der kreuzende Langsamverkehr hat bereits zu diversen kritischen Situationen geführt, zumal der Kreuzungsbereich (Arealverbindung und Radweg) eher unübersichtlich ist.

Um die Sicherheit aller Verkehrsteilnehmer zu erhöhen, soll die Situation entflechtet werden. Dabei soll die heutige Gemeindestrasse Stieracker im hinteren Abschnitt an die Stahlton Bauteile AG abgetreten werden. Um den Langsamverkehr auf der kantonalen Radroute auch weiterhin von der viel befahrenen Hauptstrasse weg zu leiten, ist eine Alternative Linienführung zu suchen. Mit dem Erschliessungsplan (BVUARE.18.7241), welcher im Frühjahr 2021 bewilligt wurde, konnte eine entsprechende Linienführung gefunden werden.

Da die Uferzonen der Sissle für die Bewohner vom Stieracker und von Frick als Naherholungsgebiet dienen, wird eine zusätzliche Fusswegverbindung ab dem Stieracker zum Fuss- und Radweg erstellt.

Der Bewirtschaftungsweg für das Regenbecken Stieracker wird mit Abschluss der Bauarbeiten wiederhergestellt. Im vorderen Abschnitt bis zur Liegenschaft Stieracker 7 wird der Weg mit Belag ausgeführt. Um die Zufahrt zum Regenbecken auch mit den notwendigen Fahrzeugen (z. B. Spülfahrzeug) zu ermöglichen, wird der Knotenbereich mit Rasengittersteinen vergrössert.

3.1.2 Normalprofil

Der neue Fuss- und Radweg hat eine konstante Breite von 3.00 m und wird mit einseitigem Quergefälle ausgeführt. Aufgrund des Landwirtschaftsverkehrs, welcher in der heutigen Zeit auch 40-Tönner beinhaltet, muss der Aufbau des Fuss- und Radweges genügend stark dimensioniert werden.

Die Fusswegverbindung ab dem Stieracker wird mit einer Breite von 2.00 m erstellt. Sie sichert den Zugang von Langsamverkehr in das Naherholungsgebiet der Sissle.

Der Bewirtschaftungsweg weist eine Breite von ca. 3.00 m auf (wie Bestand) und wird innerhalb der bestehenden Parzellengrenzen realisiert. Über den Bewirtschaftungsweg wird die Zufahrt zur Liegenschaft Stieracker 7 und zum Regenbecken Stieracker sichergestellt.

3.1.3 Oberbau

Fuss- und Radweg

Deckschicht 30 mm AC 8 N Tragschicht 70 mm AC T 22 N

Planie 50 mm Planierkies 0/16 mm

Fundationsschicht 500 mm ungebundene Gemische 0/45 mm

Fussweg

Deckschicht 30 mm AC 8 N Tragschicht 70 mm AC T 22 N

Planie 50 mm Planierkies 0/16 mm

Fundationsschicht 400 mm ungebundene Gemische 0/45 mm

Bewirtschaftungsweg

Deckschicht 70 mm Mergeldeckschicht 0/22 Planie 50 mm Planierkies 0/16 mm

Fundationsschicht 500 mm ungebundene Gemische 0/45 mm

Deckschicht 100 mm Rasengittersteine Planie 50 mm Planierkies 0/16 mm

Fundationsschicht 500 mm ungebundene Gemische 0/45 mm

3.1.4 Längenprofil

Das Längsgefälle des Fuss- und Radweges beträgt über weite Strecken zwischen 0.00 und 2.00%. Nach dem Ölrückhaltebecken steigt der Weg über eine Länge von ca. 20 m auf 12.00% an. Im Bereich des Anschlusses an die Hauptstrasse beträgt das Längsgefälle 6.00% über eine Länge von ca. 65 m.

Die minimalen vertikalen Ausrundungsradien betragen 150 m.

3.1.5 Querprofile

Das Quergefälle beträgt in Geraden und Kurven konstant 2.0%. Der Weg wird jeweils gegen die Kurveninnenseite geneigt.

Die maximale sekundäre Längsneigung (Verwindung) beträgt 0.60 %.

3.1.6 Strassenentwässerung

Der Fuss- und Radweg, sowie der Fussweg werden über die Schulter in den angrenzenden Bankettstreifen entwässert. Beidseitig sind keine Randabschlüsse vorgesehen.

3.1.7 Strassenbeleuchtung

Für den Fuss- und Radweg, sowie für den Fussweg ist keine Beleuchtung vorgesehen.

3.1.8 Kunstbauten

Entlang dem bestehenden Areal der AEW Energie AG ist aufgrund der Höhendifferenz zum bestehenden Platz eine dauerhafte Böschungssicherung notwendig. Diese kann entweder als Naturstein- oder als Steinkorbmauer erstellt werden. Letztere sind gemäss Merkblatt LABIOLA des Kanton Aargau auszuführen.

3.1.9 Passive Sicherheit

Da kein erhebliches Gefährdungspotential vorliegt, wird bei der 90°-Kurve auf der Parzelle der AEW Energie AG auf Massnahmen der passiven Sicherheit verzichtet.

3.2 Projektbeschrieb Abwasserentsorgung (Schmutzwasser)

3.2.1 Übersicht

Im Rahmen der Strassensanierung im Stieracker wurde, entgegen den Vorgaben im GEP, auf einen Ausbau der Kanalisation verzichtet. Dieser Entscheid wurde damit begründet, dass bis heute noch keine Rückstauprobleme in diesem Gebiet aufgetreten sind. Um die Überbauung der Arbeitszone zu ermöglichen und gleichzeitig auch die zusätzlichen Abwassermengen zu bewältigen, wurden im Teil-GEP verschiedene Varianten geprüft (vgl. Bericht TGEP Stieracker).

Die auf Wunsch der Gemeinde umzusetzende Variante sieht folgende Projektbestandteile vor, welche in einer ersten Etappe gemeinsam mit der Erschliessung der Arbeitszone umgesetzt werden sollen:

- Aufhebung und Rückbau best. Regenüberlaufbauwerk Stahlton
- Neubau Regenüberlaufbauwerk RÜ S40a
- Ausbau der Haltungen KS S44 bis KS S41
- Neubau Entlastungskanal RÜ S40a bis Sissle
- Installation Abflussmessung in KS S37

3.2.2 Aufhebung und Rückbau Regenüberlaufbauwerk Stahlton

Der Regenüberlauf Stahlton befindet sich auf der Parzelle Nr. 1154 der Einwohnergemeinde Frick. Das bestehende Regenüberlaufbauwerk genügt den geltenden Anforderungen an den Gewässerschutz nicht mehr. Es ist deshalb ausser Betrieb zu nehmen und komplett zurückzubauen.

Vorhandene Bauabfälle, Fremdmaterialien und inerte Stoffe sind gemäss der «Verordnung über die Vermeidung und Entsorgung von Abfällen (VVEA)» abzuführen, zu verwerten oder zu deponieren.

Für die Bauarbeiten am neuen Regenüberlaufbauwerk kann die bestehende Anlage noch als Umleitungskanal genutzt werden.

3.2.3 Neubau Regenüberlaufbauwerk RÜ S40a

Das neue Regenüberlaufbauwerk RÜ S40a ersetzt den bestehenden Regenüberlauf Stahlton. Das Schachtbauwerk kommt innerhalb des Stierackers zu liegen und befindet sich somit innerhalb der Bauzone und nicht mehr in der Landwirtschaftszone. Das Schachtbauwerk hat eine Grösse von ca. 2.80 x 6.10 m und kann sowohl vor Ort erstellt oder als Fertigbauwerk geliefert werden. Die Gesamthöhe beträgt ca. 2.50 m. Der Zugang zum Schacht erfolgt über drei Einstiegsöffnungen.

Im Schacht befindet sich die Durchlaufrinne mit anschliessendem Drosselschieber. Der Drosselschieber wird anhand von zwei Abflussmessungen (KS S40a und KS S37) geregelt und ermöglicht somit, die Weiterleitmenge anhand der Bedürfnisse einzustellen. Bei normalem Regen wird der Drosselschieber über die Abflussmessung im KS S40a gesteuert, die Weiterleitmenge beträgt rund 100 l/s. Bei kritischem Rückstauwasserspiegel im KS S37 (z.B. während Starkregen) wird der Drosselschieber auf eine minimale Weiterleitmenge von rund 60 l/s eingestellt. Die Messung im Kontrollschacht KS S37 wird mit dem vorliegenden Projekt ebenfalls realisiert.

Während einem Regenereignis ist der Zufluss zum RÜ S40a grösser als der mögliche Abfluss. In diesem Fall staut sich das Abwasser in den Zulaufkanal zurück und der Wasserspiegel steigt an. Ab einer Höhe von 348.80 m ü. M. beginnt das zuströmende Wasser via Entlastungskanal in die Sissle zu entlasten. Um Schwimmstoffe zurückzuhalten, wird auf der Überfallkante eine Kulissentauchwand installiert.

3.2.3.1 Dimensionierung

Im Teil-GEP Stieracker wurde der Regenüberlauf bereits mit folgenden Werten vordimensioniert:

```
= 2.79 ha_{hef}
F_{bef}
\mathsf{F}_{\mathsf{red}}
                    = 1.98 \, ha_{red}
EGW
                    = 500
                    = 100 |/s|
                                           (wenn Füllstand in KS 37 unkritisch)
Q_{an.max.F1}
                    = 60 l/s
                                           (wenn Füllstand in KS 37 kritisch)
Q_{an,min,E1}
Q_{zu,z5a} \\
                    = 700 l/s
                    = 640 \text{ l/s}
Q<sub>ent,z5a</sub>
```

Für weitere Details wird auf den separaten Bericht des TGEP Stieracker verweisen.

Die Dimensionierung auf Stufe Bauprojekt ist im Anhang beigelegt.

3.2.3.2 Baugrubensicherung

Da sich das Regenüberlaufbauwerk inmitten der Strasse befindet und sich die provisorische Abwasserumleitung in unmittelbarer Nähe befindet, empfehlen wir den Einsatz einer Spundwand als Baugrubensicherung. Anstelle einer mit ca. 1:1 geneigten Böschungswand könnte der Aushub senkrecht erfolgen. Die sinnvollen geotechnischen Massnahmen sind durch einen Fachplaner frühzeitig zu definieren, damit die Arbeiten mit entsprechender Genauigkeit ausgeschrieben werden können. Für den vorliegenden Kostenvoranschlag wurden die entsprechenden Kosten für den Fachplaner und die Baugrubensicherung abgeschätzt.

3.2.3.3 EMSRL-Technik

Der Regenüberfall soll in die Verbundsteuerung des Abwasserverbands Sisslebach integriert werden. Aus diesem Grund wird gemeinsam mit den übrigen Leitungsbauten ein Leerrohr für die Signalkabelverbindung erstellt. Das Leerrohr führt vom Regenüberlauf zum Regenbecken Sisslebach.

Parallel dazu wird ein Leerrohr für die Stromversorgung erstellt. Der Strombezug erfolgt dabei ebenfalls ab dem Regenbecken Sisslebach. Somit funktioniert der Regenüberlauf als Satellitenstation und benötigt keine eigenen Anschlüsse an das Stromnetz.

Mithilfe der EMSRL-Technik kann der Drosselschieber bedient werden, welcher die Weiterleitmenge aus dem Regenüberlaufbauwerk steuert.

3.2.4 Ausbau der Haltungen KS S44 bis KS S41

Die heutigen Leitungen in diesem Abschnitt sind beim Dimensionsregenereignis überlastet und sind zu vergrössern. Die entsprechende Kalibervergrösserung ist ab dem neuen Regenüberlauf auf einer Länge von ca. 210 m in Richtung Stahlton-Areal notwendig.

Die Leitungen befinden sich lagemässig am Ort der heutigen Leitungen, wird jedoch leicht tiefer erstellt. Dies ermöglicht den Anschluss von seitlichen Abgängen, welche bereits mit der heutigen Leitung entwässert werden.

Gemeinsam mit der Kalibervergrösserung wird die Erschliessung der unüberbauten Parzellen innerhalb der Arbeitszone als Vorleistung realisiert. Die Anschlussleitungen werden jeweils auf die Parzelle geführt, so dass zukünftig keine Grab- und Belagsarbeiten innerhalb der Strasse notwendig sind.

3.2.4.1 Hydraulische Berechnung

Die auftretenden Abwassermengen stammen aus den Grundlagen des Teil-GEP. Die entsprechenden hydraulischen Berechnungen, resp. Dimensionierungen der Rohre sind im Anhang beigelegt.

Der Dimensionierung wird ein maximaler Füllstand von 85% zu Grunde gelegt.

3.2.4.2 Materialisierung

Rohrmaterial / -durchmesser

Stahlbetonrohre mit Glockenmuffen SBR DN 700 mm Stahlbetonrohre mit Glockenmuffen SBR DN 600 mm Polypropylen-Rohre SN 10 mit Steckmuffen PP DN 500 mm

Gesamtlänge

Länge total ca. 210 m

DN 700 mm

DN 600 mm

Länge ca. 25 m

Länge ca. 65 m

Länge ca. 120 m

Verlegeart

Graben konventionell Länge ca. 210 m

Verlegetiefe

Tiefe ca. 2.10 - 2.70 m

Rohrbettung / Auffüllung

Graben konventionell (SBR) Rohrbettung: Beton C20/25 (Verlegeprofil U2/V2)

Auffüllung: Aushubmaterial / Ungebundene Gemische 0/45

Graben konventionell (PP) Rohrbettung: Beton C20/25 (Verlegeprofil U4/V4)

Auffüllung: Aushubmaterial / Ungebundene Gemische 0/45

Kontrollschächte4 StückDurchmesserDN 1200 mmSchachtaufbauaus Fertigteilen

Schachtboden vor Ort betoniert oder aus Fertigteilen

Spezielles

Anschluss von bestehenden Zuläufen, 2 Stück

Anschlüsse Polypropylen DN 250 mm für zukünftige Erschliessung, 4 Stück

3.2.5 Neubau Entlastungskanal RÜ S40a bis Sissle

Der neue Entlastungskanal ab dem Regenüberlauf RÜ S40a bis zur Sissle wurde gemäss den auftretenden Entlastungsmengen dimensioniert. Die Leitung führt über die Parzelle Nr. 1154 der Einwohnergemeinde Frick und entlastet anschliessend in die Sissle.

Der Auslauf in die Sissle soll möglichst naturnah umgesetzt werden. Dabei wird ein Auslaufbauwerk mit Blocksteinen erstellt. Zudem wird das GFK-Rohr zur besseren Einbindung auf dem letzten Meter durch ein Betonrohr ersetzt. Aufgrund des Durchmessers ist das Rohr mit einem Schutzgitter vor Zutritt zu schützen (Personenschutz).

3.2.5.1 Hydraulische Berechnung

Die auftretende Abwassermenge stammt aus der Dimensionierung zum Regenüberlauf. Die entsprechenden hydraulischen Berechnungen, resp. Dimensionierungen der Rohre sind im Anhang beigelegt.

Der Dimensionierung wird ein maximaler Füllstand von 85% zu Grunde gelegt.

3.2.5.2 Rohrmaterial

Die Leitung verläuft in geringem Gefälle, hat nur wenig Überdeckung und quert den Verbandskanal mit minimalem Abstand. Aus diesen Gründen ist ein dünnwandiges Rohrmaterial einzusetzen. Das für diese Rohrdurchmesser übliche Stahlbetonrohr scheidet aufgrund der vorhandenen Wandstärken daher aus. Als Alternative bieten sich PP-Rohre an. Diese sind jedoch preislich unattraktiv und genügen den hydraulischen Anforderungen nicht. Stattdessen wird ein GFK-Rohr (glasfaserverstärkter Kunststoff) als alternatives Rohrmaterial vorgeschlagen. Aufgrund seiner Verwindungssteiffigkeit und der Einzelrohrlängen von 12 m eignet sich dieses Material insbesondere bei geringen Gefällen. Durch die geringe Wandstärke können auch die Leitungsquerungen gemäss Projekt erstellt werden.

3.2.5.3 Materialisierung

Rohrmaterial / -durchmesser

Glasfaserverstärkte Kunststoffrohre GFK DN 700 mm

Gesamtlänge

Länge total ca. 60 m

Verlegeart

Graben konventionell Länge ca. 60 m

Verlegetiefe

Tiefe ca. 2.10 - 2.70 m

Rohrbettung / Auffüllung

Graben konventionell Rohrbettung: Beton C20/25 (Verlegeprofil U4/V4)

Auffüllung: Aushubmaterial / Ungebundene Gemische 0/45

Spezielles

Auslauf in Sissle mit Betonrohr und Schutzgitter

3.2.6 Installation Abflussmessung in KS S37

Um den Drosselschieber im Regenüberlaufbauwerk RÜ S40a zusätzlich bei kritischem Rückstauspiegel im Sammelkanal Stieracker steuern zu können, soll im Kontrollschacht KS 37 eine Abfluss- und Niveaumessung installiert werden. Die Messung benötigt eine Stromquelle und eine Signalkabelverbindung zum Drosselschieber.

Die Verbindung zum Drosselschieber kann mittels Signalkabel direkt in den bestehenden Abwasserkanälen sichergestellt werden. Somit werden Grabarbeiten mit einer Gesamtlänge von ca. 260 m umgangen. Das für diesen Anwendungsbereich vorgesehene Spezialkabel kann lose in den Kanal gelegt werden. Die Stromversorgung kann mittels Akku-Pack sichergestellt werden, da der Stromverbrauch sehr gering ist.

3.2.6.1 Funktionsweise

- Die Messung misst den aktuellen Abfluss und Wasserstand im KS S37.
- Abhängig vom Wasserstand, wird definiert, welche Wassermenge vom Regenüberlauf RÜ S40a weitergeleitet werden kann (max. 100 l/s, min. 60 l/s).
- Aufgrund der vorhandenen Informationen schliesst oder öffnet sich der Drosselschieber im Regenüberlauf.
- Der Regenüberlauf entlastet insbesondere dann, wenn die Kapazität in den unteren Kanälen kritisch ist. Bei vorhandener Kapazität wird der Entlastungszeitpunkt verzögert.

3.3 Projektbeschrieb Abwasserentsorgung (Sauberwasser)

3.3.1 Übersicht

Um das Trennsystem im unüberbauten Bereich der Arbeitszone einzuführen, ist eine entsprechende Sauberwasserleitung zu erstellen. Im Teil-GEP wurden die Voraussetzungen geschaffen, um auftretendes Dach- und Platzwasser der betroffenen Parzellen Nr. 529, 1150 und 1154 über jeweilige Retentionsfilterbecken der Sauberwasserleitung und anschliessend der Sissle zuzuführen.

Die detaillierte Anordnung und Dimensionierung der Retentionsfilterbecken ist im Zuge der Arealüberbauung zu klären. Ziel der Becken ist es, das Regenwasser zurückzuhalten (Retention) und via Vorreinigung (Filterschicht) dem Vorfluter zuzuführen.

Gemeinsam mit der Sammelleitung wird die Erschliessung der unüberbauten Parzellen innerhalb der Arbeitszone als Vorleistung realisiert. Die Anschlussleitungen werden jeweils auf die Parzelle geführt, so dass zukünftig keine Grab- und Belagsarbeiten innerhalb des Fuss- und Radweges notwendig sind.

Der Auslauf in die Sissle soll möglichst naturnah umgesetzt werden. Dabei wird ein Auslaufbauwerk mit Blocksteinen erstellt. Zudem wird das PP-Rohr zur besseren Einbindung auf dem letzten Meter durch ein Betonrohr ersetzt.

3.3.2 Hydraulische Berechnung

Die auftretenden Abwassermengen stammen aus den Grundlagen des Teil-GEP. Die entsprechenden hydraulischen Berechnungen, resp. Dimensionierungen der Rohre sind im Anhang beigelegt.

Der Dimensionierung wird ein maximaler Füllstand von 85% zu Grunde gelegt.

3.3.3 Materialisierung

Rohrmaterial / -durchmesser

Polypropylen-Rohre SN 10 mit Steckmuffen PP DN 500 mm Polypropylen-Rohre SN 10 mit Steckmuffen PP DN 400 mm Polypropylen-Rohre SN 10 mit Steckmuffen PP DN 315 mm

Gesamtlänge

Länge total ca. 240 m

DN 500 mm

DN 400 mm

Länge ca. 50 m

Länge ca. 140 m

DN 315 mm

Länge ca. 50 m

Verlegeart

Graben konventionell Länge ca. 240 m

Verlegetiefe

Tiefe ca. 1.50 - 3.10 m

Rohrbettung / Auffüllung

Graben konventionell Rohrbettung: Beton C20/25 (Verlegeprofil U4/V4)

Auffüllung: Aushubmaterial / Ungebundene Gemische 0/45

Kontrollschächte5 StückDurchmesserDN 1000 mmSchachtaufbauaus Fertigteilen

Schachtboden vor Ort betoniert oder aus Fertigteilen

Spezielles

Anschlüsse Polypropylen DN 315 mm für zukünftige Erschliessung, 5 Stück

3.4 Projektbeschrieb Wasserversorgung (Ringschluss)

3.4.1 Übersicht

Das Wasserversorgungsnetz der Gemeinde Frick wird im Zuge der Baumassnahmen um einen Ringschluss erweitert. Die bestehende Leitung in der Stieracker – Strasse (Guss DN 100 mm) bleibt bestehen.

Ab dem Knotenpunkt der Parzellen Nr. 529, 1150 und 1151 beim Areal der Stahlton Bauteile AG wird die neue Wasserleitung (Guss DN 125 mm) entlang der Parzellengrenze Nr. 529 und Nr. 1150 in Richtung Fuss- und Radweg erstellt. Weiter führt die Leitung auf einer Länge von ca. 280 m im Fuss- und Radweg. Der Ringschluss wird ausserhalb des Areals der Stahlton Bauteile AG geschlossen, wo die Wasserleitung via neuen Fussweg zum Stieracker geführt wird.

Mit dem neuen Ringschluss wird zum einen der Löschschutz der Arbeitszone sichergestellt, zum anderen kann ab dieser Leitung die Trinkwasserversorgung des neuen Arealfeldes gewährleistet werden.

Um Aufbrüche im Fuss- und Radweg zu vermeiden, sind allfällige Hausanschlüsse für die Parzellen Nr. 529, 1150 und 1154 durch die Grundeigentümer vor Baubeginn zu definieren.

3.4.2 Materialisierung

Rohrmaterial / -durchmesser

BLS-Steckmuffen-Gussrohre FZM DN 125 mm

Auskleidung Zementmörtel (ZMA)

Umhüllung Zinküberzug mit Faserzementmörtel (FZM)

Gesamtlänge

Länge total ca. 400 m

Verlegeart

Graben konventionell Länge ca. 400 m

Verlegetiefe

Tiefe ca. 1.30 - 1.50 m

Rohrbettung / Auffüllung

Graben konventionell Rohrbettung: Betonkies 0/16 (Verlegeprofil U4/V4)

Auffüllung: Aushubmaterial / Ungebundene Gemische 0/45

Hydranten 5 Stück

Oberteil Hawle Nr. 8370, Farbe: Rubinrot

Unterteil Hawle Nr. N571

Einlaufbogen Hinni Nr. 1589, DN 125 mm

Spezielles

Anschluss (Schieberkombination) an Hauptleitung DN 125 mm im Stieracker

Anschluss (Schieberkombination) an Hauptleitung DN 150 mm auf dem Areal Stahlton Bauteile AG

3.5 Projektbeschrieb Wasserversorgung (Ersatz / Ergänzung)

3.5.1 Übersicht

Durch die geplanten Massnahmen der Abwasserentsorgung im Stieracker ist die bestehende Wasserleitung in mehreren Abschnitten umzulegen.

Zudem sind auf Grundlage der geltenden AGV-Richtlinien zusätzliche Hydrantenanlagen zu erstellen. Die neuen Hydranten sichern den Löschschutz der bestehenden und der unüberbauten Arbeitszonen.

3.5.2 Materialisierung

Rohrmaterial / -durchmesser

BLS-Steckmuffen-Gussrohre FZM DN 125 mm

Auskleidung Zementmörtel (ZMA)

Umhüllung Zinküberzug mit Faserzementmörtel (FZM)

Gesamtlänge

Länge total ca. 90 m

Verlegeart

Graben konventionell Länge ca. 90 m

Verlegetiefe

Tiefe ca. 1.30 - 1.50 m

Rohrbettung / Auffüllung

Graben konventionell Rohrbettung: Betonkies 0/16 (Verlegeprofil U4/V4)

Auffüllung: Aushubmaterial / Ungebundene Gemische 0/45

Hydranten 2 Stück

Oberteil Hawle Nr. 8370, Farbe: Rubinrot

Unterteil Hawle Nr. N571

Einlaufbogen Hinni Nr. 1589, DN 125 mm

Spezielles

Verlegung bei neuem Regenüberlauf RÜ S40a, Länge ca. 20 m Verlegung bei neuem Mischwasserkanal, Länge ca. 70 m

Einzug von Hausanschluss PE 63/51.4 (S5) in best. Guss DN 100 mm auf Parzelle Nr. 1152, Länge ca. 20 m

4 ABWASSERTRANSPORTLEITUNG AV BÖZBERG WEST

4.1 Projektbeschrieb Verbandskanal

4.1.1 Variantenwahl

Im Jahre 2013 wurde der Anschluss der ARA Hornussen (Abwasserverband Bözberg West) an die ARA Kaisten erstmals in einer Anschlussstudie geprüft. Die ARA Hornussen soll dazu aufgehoben werden und das Abwasser bis zu einem definierten Durchfluss in Richtung Abwasserverband Sisslebach weitergeleitet werden. Auslöser für die Studie war die absehbare Sanierung der ARA Hornussen für einen allfälligen Weiterbetrieb.

Im abschliessenden Technischen Bericht des Ingenieurbüro Gujer AG wurde festgehalten, dass der Anschluss an den Abwasserverband Sisslebach technisch möglich ist. Für den Anschluss wurden folgende zwei Varianten geprüft:

- Anschluss mittels Druckleitung
 Anschlusspunkt Frick: Gebiet B\u00e4nih\u00fcbel (an Verbandskanal von Ueken)
- Anschluss mittels Freispiegelleitung
 Anschlusspunkt Frick: Regenbecken Stieracker

Der Technische Bericht der Gujer AG kommt zum Schluss, dass der Anschluss mittels Druckleitung die wirtschaftlichste Lösung darstellt.

Im Jahre 2018 wurde eine erweiterte und vertieftere Machbarkeitsstudie durch die Porta AG durchgeführt. In dieser Machbarkeitsstudie wurden detaillierte Abklärungen zu den Projektgrundlagen erarbeitet und zusammengetragen. Entgegen dem Bericht von 2013 kommt der abschliessende Technische Bericht der Porta AG zum Schluss, dass eine Freispiegelleitung die wirtschaftlichere Variante darstellt. Die wird folgendermassen begründet:

- Das Gefälle des Geländes ist ausreichend, um den neuen Verbandskanal im Gemeindegebiet Hornussen im Kulturland einzupflügen (Gefälle ≥ 1.5%).
- Der Anschlusspunkt des Verbandkanals befindet sich in unmittelbarer Nähe zum Autobahnanschluss (und nicht mehr beim Regenbecken Stieracker) auf der Seite Frick.
- Um den Autobahnzubringer zu queren, wurde eine Bohrung mit 1.0% Längsgefälle vorgesehen.

4.1.2 Übersicht

Der Verbandskanal führt von Hornussen her der Sissle entlang in Richtung Frick. An der Gemeindegrenze Frick wird zuerst der Staffeleggbach über- und anschliessend der Autobahnanschluss unterquert. Als Übergabepunkt wurde das Ende der Spülbohrung auf der Parzelle der AEW Energie AG definiert. An diesem Punkt beginnt auch das vorliegende Projekt.

Der Verbandkanal führt innerhalb des neuen Fuss- und Radweges in Richtung Regenbecken Stieracker. Bei horizontalen Richtungs- und bei Gefällsänderungen werden jeweils Kontrollschächte angeordnet. Die maximale Haltungslänge beträgt ca. 120 m.

Parallel zum Verbandskanal wird ein Leerrohr für eine zukünftige Steuerungsanbindung mitgezogen.

Der bestehende Kontrollschacht KS T10c, welcher früher als möglicher Vereinigungsschacht erstellt wurde, kann aufgrund der dort installierten Durchflussmessung nicht verwendet werden. Unterhalb wird deshalb ein neues Vereinigungsbauwerk erstellt. An dieser Stelle werden die beiden Verbandskanäle zusammengeführt.

4.1.3 Längenprofil

Um Grabentiefen laufend zu verringern, wird das Längsgefälle im Bereich von 4 - 5‰ festgelegt. Lokal wird aus topografischen Gründen davon abgewichen. Im Bereich des Regenbecken Stieracker ist ein Absturzschacht zu erstellen. Dieser dient zu Überwindung von Höhendifferenzen und vernichtet zudem die vorhandene Energie im Abwasserstrom.

4.1.4 Hydraulische Berechnung

Die Weiterleitmenge vom Abwasserverband Bözberg West in Richtung Frick beträgt 70 l/s. Da der Verbandskanal keine seitlichen Anschlüsse hat, bleibt die Dimensionswassermenge konstant. Die entsprechenden hydraulischen Berechnungen, resp. Dimensionierungen der Rohre sind im Anhang beigelegt.

Der Dimensionierung wird ein maximaler Füllstand von 60% zu Grunde gelegt. Da das Längsgefälle in grossen Abschnitten lediglich 4‰ beträgt, wurde der Verbandskanal auf einen Durchmesser von 400 mm (Innendurchmesser: 369.4 mm) dimensioniert.

Im Bereich des Anschlusses an den Abwasserverband Sisslebach wird das Rohr auf einen Durchmesser von 500 mm (Innendurchmesser: 461.8 mm) vergrössert, um eine Beruhigung des Abwassers zu erreichen.

4.1.5 Rohrmaterial

Als Rohrmaterial wurde zu Projektbeginn PP (Polypropylen) festgelegt. Dieses Material ist in der Abwasserentsorgung und Siedlungsentwässerung der gängig eingesetzte Werkstoff für Leitungen mit Durchmesser < 500 mm.

Aufgrund der geringen Gefälle und der notwendigen Betonumhüllung wurde während der Projektierung die Materialwahl in Frage gestellt. Den Abwasserverbänden Bözberg West und Sisslebach wurde GFK (glasfaserverstärkter Kunststoff) als alternatives Rohrmaterial vorgeschlagen. Aufgrund seiner Verwindungssteiffigkeit und der Einzelrohrlängen von 12 m eignet sich dieses Material insbesondere bei geringen Gefällen. Da es sich jedoch um ein Nischenprodukt handelt, welches in den beiden Verbänden bisher nur selten eingesetzt wurde, wurde beidseitig auf die Verwendung dieses Rohrmaterials verzichtet.

Gleichzeitig hat die Abteilung für Umwelt des Kanton Aargau mitgeteilt, dass sowohl PP- wie auch GFK Rohre bei Gefällen unter 1.0% vollständig mit Beton umhüllt werden müssen (Verlegeprofil U4/V4). Entsprechend hat dieser Faktor keinen Einfluss auf die Baukosten.

4.1.6 Materialisierung

Rohrmaterial / -durchmesser

Polypropylen-Rohre SN 10 mit Steckmuffen PP DN 500 mm Polypropylen-Rohre SN 10 mit Steckmuffen PP DN 400 mm Leerrohr für Signalkabel KSR 92/80 mm

Gesamtlänge

Länge total ca. 840 m

DN 500 mm Länge ca. 10 m DN 400 mm Länge ca. 830 m

Verlegeart

Graben konventionell Länge ca. 840 m

Verlegetiefe

Tiefe ca. 1.90 - 4.30 m

Rohrbettung / Auffüllung

Graben konventionell Rohrbettung: Beton C20/25 (Verlegeprofil U4/V4)

Auffüllung: Aushubmaterial / Ungebundene Gemische 0/45

Kontrollschächte12 StückDurchmesserDN 1000 mmSchachtaufbauaus Fertigteilen

Schachtboden vor Ort betoniert oder aus Fertigteilen

Kabelzugschächte5 StückDurchmesserDN 800 mmSchachtaufbauaus Fertigteilen

Schachtboden vor Ort betoniert, mit Sickerpackung

Spezielles

Absturzschacht beim Regenbecken Stieracker (Vernichtung von Energie)

Vereinigungsschacht unterhalb Regenbecken Stieracker (Zusammenfluss beider Abwasserverbände)

4.1.7 Baugrubensicherung

Für den Bau des Vereinigungs- und des Absturzbauwerkes empfehlen wir den Einsatz einer Spundwand als Baugrubensicherung. Die beiden Bauwerke und die Leitungsabschnitte dazwischen liegen auf einer Tiefe von über 4.00 m und befinden sich somit im Grundwasser. Um eine Grundwasserabsenkung effizient zu gestalten ist der Einsatz von Spundwandelementen vorzusehen. Die geotechnischen Massnahmen sind durch einen Fachplaner frühzeitig zu definieren, damit die Arbeiten mit entsprechender Genauigkeit ausgeschrieben werden können. Für den vorliegenden Kostenvoranschlag wurden die entsprechenden Kosten für den Fachplaner und die Baugrubensicherung abgeschätzt.

5 DRITTWERKE

5.1 AXPO (Elektro)

Die AXPO hat keinen Ausbaubedarf angemeldet.

Im Baubereich kommen Hochspannungs-Freileitungen der AXPO vor. Die Masten der AXPO sind dauerhaft in Betrieb zu halten. Sie sind gegen Kippen zu sichern. Die notwendigen Schutzmassnahmen dafür werden durch die AXPO definiert und finanziert.

Schutzmassnahmen für die Bauphase (Lichtbogen, Erdung, etc.) werden durch die AXPO definiert und überwacht.

5.2 AEW Energie AG (Elektro)

Die AEW Energie AG beabsichtigt, im Fuss- und Radweg eine Leerrohranlage zu erstellen. Die genauen Details sind im vorliegenden Projekt noch nicht definiert.

Auf die bestehenden Strassenquerungen, welche im Einmassplan vermerkt sind, muss bei den Tiefbauarbeiten Rücksicht genommen werden.

Durch die Baumassnahmen müssen zwei Leitungsabschnitte (1x DN 200 mm und 1x DN 150 mm) umgelegt werden, welche heute parallel zur Sissle verlaufen. Die Umlegungslänge beträgt je ca. 520 bis 600 m. Die Kosten für die Verlegung wurden in das Projekt Renaturierung Sissle integriert.

5.3 Swisscom AG (Telefon)

Die Swisscom AG hat keinen Ausbaubedarf angemeldet.

Auf die bestehenden Strassenquerungen, welche im Einmassplan vermerkt sind, muss bei den Tiefbauarbeiten Rücksicht genommen werden.

5.4 UPC Schweiz GmbH (Kabel-TV)

Die UPC Schweiz GmbH hat keinen Ausbaubedarf angemeldet.

Auf die bestehenden Strassenquerungen, welche im Einmassplan vermerkt sind, muss bei den Tiefbauarbeiten Rücksicht genommen werden.

5.5 IWB (Gas)

Die IWB hat keinen Ausbaubedarf angemeldet.

Auf die bestehenden Strassenquerungen, welche im Einmassplan vermerkt sind, muss bei den Tiefbauarbeiten Rücksicht genommen werden.

5.6 armasuisse (Militär)

Die armasuisse hat keinen Ausbaubedarf angemeldet.

In den betroffenen Abschnitten sind keine Leitungen vorhanden.

6 UMWELT

6.1 Belastetes Material

Im kantonalen Kataster der belasteten Standorte sind keine Verdachtsflächen im Projektperimeter definiert.

Die Bauarbeiten betreffen vorwiegend Kulturland und Flurwege. Es ist mit keinen erhöhten PAK-Belastungen im Untergrund zu rechnen.

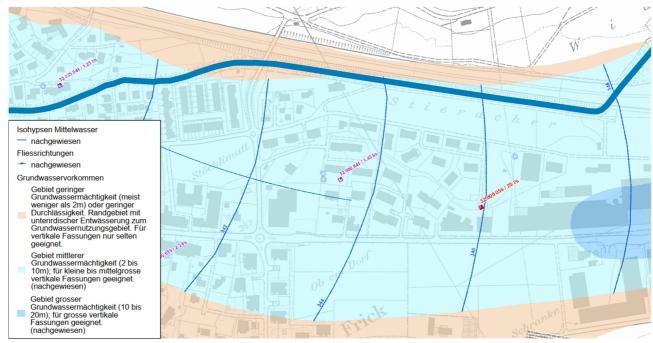
Allfällig belastetes Belags-, Koffer- und Bodenmaterial ist gemäss der «Verordnung über die Vermeidung und Entsorgung von Abfällen (VVEA)» abzuführen, zu verwerten oder zu deponieren.

Im Projektperimeter wurden keine materialtechnischen Zustandserfassungen durchgeführt. Im Anschlussbereich zum neu erstellten Stieracker ist mit keinen erhöhten PAK-Belastungen im Belag und in der Fundationsschicht zu rechnen. Im Abschnitt der alten Strasse ist jedoch mit verschmutztem Belags- und Koffermaterial zu rechnen.

6.2 Grundwasser

6.2.1 Grundwasservorkommen

Der Projektperimeter liegt im Gewässerschutzbereich A_U . Gemäss der AGIS-Grundwasserkarte weist der Talboden eine geringe bis mittlere Grundwassermächtigkeit auf.



6.2.2 Gewässerschutz

Aufgrund der unmittelbaren Nähe zum Grundwasser und Gewässer, sind die Bauabreiten mit entsprechender Vorsicht auszuführen, um Verunreinigungen und Trübungen zu verhindern.

6.2.3 Wasserhaltung

Entlang der Sissle liegt der angrenzende Grundwasserspiegel ungefähr auf dem Niveau des Bachwasserspiegels. Diese Erkenntnis stammt aus vergleichbaren Bauvorhaben in unmittelbarer Nähe zur Sissle. Entsprechend variiert der Grundwasserspiegel stark je nach Abfluss der Sissle. Während der Grundwasserspiegel in Zeiten von Trockenheit praktisch keinen Einfluss auf den Grabenbau hat, ist der Einfluss bei Hochwasser entsprechend gross. Im Falle von Hochwasser sind die Bauarbeiten umgehend einzustellen und der Graben ist zu fluten.

Eine offene Wasserhaltung (Grundwasserabsenkung mit Pumpen) wurde in die Baukosten eingerechnet. Das gepumpte Wasser ist via Absetzbecken und über die belebte Böschung der Sissle zuzuführen. Bei Betonarbeiten ist das Wasser zusätzlich in einer Neutralisationsanlage zu behandeln.

Die Wasserhaltung stellt den Baufortschritt bis zum Dimensionierungs-Grundwasserspiegel Q30 sicher. Q30 bedeutet, dass dieser Wasserspiegel an 30 Tagen im Jahr überschritten wird. Beim Verbandskanal wird diese Wasserspiegellage über eine Länge von ca. 250 m relevant. Bei den restlichen Projektbestandteilen ist der Einfluss des Grundwassers zu vernachlässigen.

6.3 Bodenschutz

Maschinen und Geräte sind so auszuwählen, dass der Boden nicht verdichtet wird oder andere Strukturveränderungen eintreten. Bei den Bauarbeiten ist die momentane Tragfähigkeit des Bodens zu berücksichtigen. Diese ist aufgrund der Bodeneigenschaften und der Bodenfeuchtigkeit abschätzbar.

Aufgrund der Ausmasse der Erdarbeiten ist zu empfehlen, für die Projektauflage und die Ausführung ein Fachplaner Bodenschutz beizuziehen.

6.4 Kulturausfall

Schäden an Kulturen, verursacht durch die Bauarbeiten, werden so klein wie möglich gehalten. Zeitlich flexible Bauarbeiten werden in einer vegetationsarmen Zeit in Absprache mit dem Bewirtschafter ausgeführt. Trotzdem sind Ertragsausfälle nicht zu verhindern. Sämtliche beanspruchten Flächen im Kulturland werden anhand der üblichen Entschädigungsansätze vergütet.

7 BAUSTELLENINSTALLATION

Die Baustelleninstallation bildet, insbesondere auch finanziell, ein zentrales Thema des Gesamtprojektes.

7.1 Installationsflächen

Da beim Grabenbau und bei der Revitalisierung der Sissle möglichst viel Material wiederverwendet soll, sind entsprechende Lagerflächen notwendig. Die Lagerflächen werden hauptsächlich auf den Parzellen Nr. 465 und 1154 (beide Einwohnergemeinde Frick) angeordnet. Die Installationsflächen setzen sich folgendermassen zusammen:

- ca. 1500 m² für Installationsplatz; Aufbau: Sandunterlage, Kieskoffer und Belag
- ca. 2000 m² für Umschlagplatz; Aufbau: Sandunterlage und Kies
- ca. 5000 m² für Zwischenlagerplatz; Aufbau: Sandunterlage und Kies
- ca. 1200 m² für Zwischenlagerplatz; Aufbau: Sandunterlage und Kies

7.2 Baupisten

Zusätzlich zu den Installationsflächen wird im Bereich des zukünftigen Fuss- und Radweges eine Baupiste erstellt. Die Lage und Höhe wird dabei durch das Projekt definiert, so dass die Baupiste anschliessend als Teil der Fundationsschicht des Fuss- und Radweges verwendet werden kann.

Für den untersten Abschnitt der Arbeiten an der Sissle ist diese mit einer Piste zu queren. Dafür ist ein Übergang mit Kies aufzuschütten. Dabei ist dem Hochwasserschutz eine entsprechende Bedeutung zuzuschreiben und Durchlässe für einen Abfluss von 20 m³/s vorzusehen.

7.3 Transporte

Aufgrund der umfangreichen Arbeiten wurden für das Gesamtprojekt Transporte im Rahmen von ca. 8000 LKW-Fahrten abgeschätzt. Diese setzen sich folgendermassen zusammen:

- ca. 3000 LKW-Fahrten für Entsorgung (z. B. Aushubmaterial)
- ca. 1500 LKW-Fahrten für Lieferungen (z. B. Koffermaterial, Beton, Belag)
- ca. 3500 LKW-Fahrten für Zwischentransporte

7.4 Schutzmassnahmen

Um die Auswirkungen auf den Stieracker so klein wie möglich zu halten, sieht das Projekt folgende Massnahmen vor:

- Baupiste an Ort des Fuss- und Radweges (Breite ca. 4.00 m)
- Radwaschanlage beim Verlassen der Baustelle
- Einbahnregime via Fuss- und Radweg (Reduktion der Transporte auf Stieracker)
- Schutzzaun um Installations- und Umschlagplatz

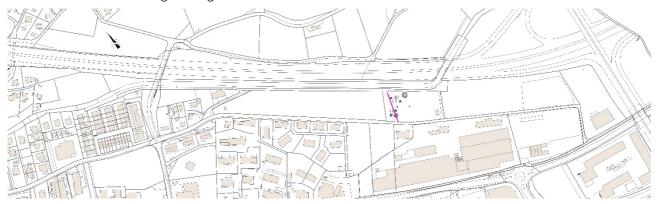
Zudem ist der Spielplatz im Stieracker während den Bauarbeiten über einen Zeitraum von ca. 2 Jahren nicht geöffnet, resp. wird abgebaut.

8 BAUABLAUF

Nachfolgend sind die Grobetappen für das Gesamtprojekt aufgezeigt. Diese bilden die Grundlage für den Kostenvoranschlag und die Annahmen darin.

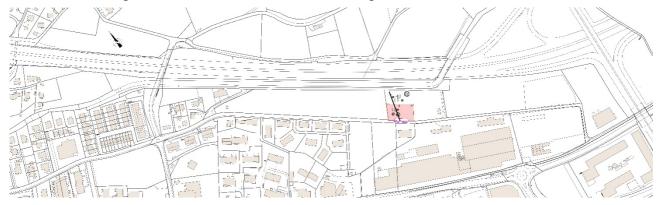
Etappe 1

• Neubau Entlastungsleitung RÜ S40a - Sissle



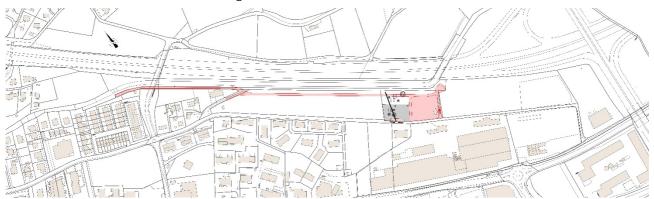
Etappe 2

- Erstellen befestigter Installationsplatz (Belag) > Umfahrung Baustelle
- Neubau Regenüberlauf RÜ S40a inkl. Anschlussleitungen



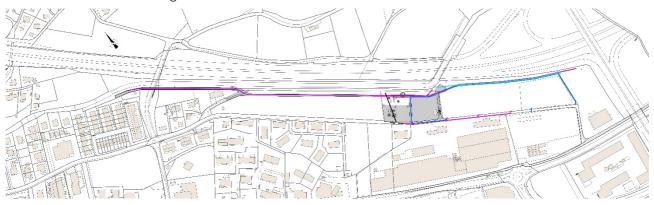
Etappe 3

- Erstellen unbefestigter Umschlagplatz
- Erstellen provisorische Baupisten
- Inbetriebnahme Radwaschanlage



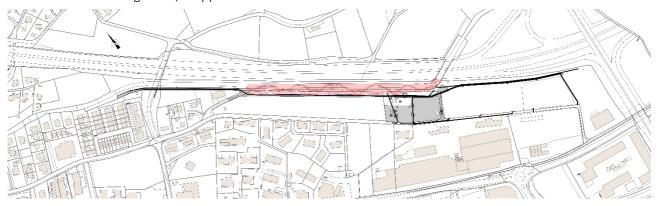
Etappe 4

- Neubau Verbandskanal
- Neubau Sauberwasserleitungen Arbeitszone
- Neubau Ringschluss Wasserversorgung
- Umlegung Schmutzwasserleitung und AEW-Kabeltrassee
- Ersatz Abwasserleitungen Stieracker
- Ersatz Wasserleitungen Stieracker



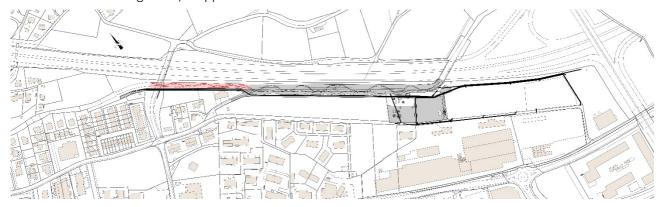
Etappe 5

• Renaturierung Sissle, Etappe 1



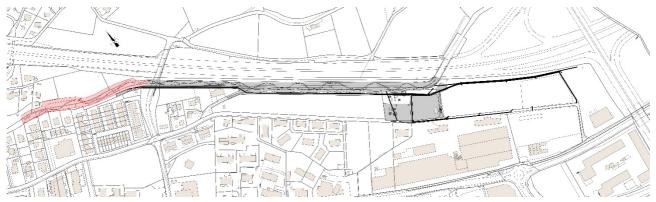
Etappe 6

Renaturierung Sissle, Etappe 2



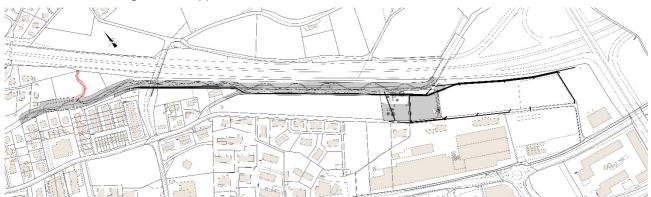
Etappe 7

• Renaturierung Sissle, Etappe 3



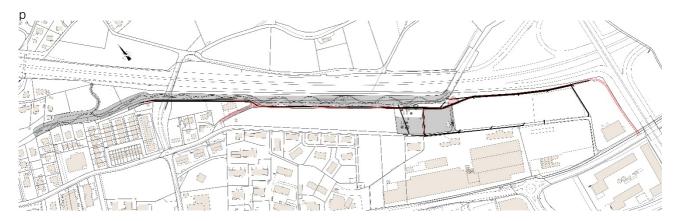
Etappe 8

• Renaturierung Sissle, Etappe 4



Etappe 9

- Neubau Fuss- und Radweg
- Neubau Fusswegverbindung
- Instandstellungs- und Abschlussarbeiten



9 KOSTENVORANSCHLAG

9.1 Kostenzusammenstellung

Die Baukosten wurden mittels Vergleichsprojekten und Unternehmerofferten erarbeitet.

| | | Erstellungs | kosten (inkl. MWST) |
|----------------------|------------------------|-------------|---------------------|
| Strassenwesen | Fuss- und Radweg | CHF | 860'000.00 |
| Abwasserentsorgung | Schmutzwasser | CHF | 1′160′000.00 |
| | Sauberwasser | CHF | 290'000.00 |
| Wasserversorgung | Ringschluss | CHF | 270'000.00 |
| | Ersatz | CHF | 130'000.00 |
| Renaturierung Sissle | Renaturierung | CHF | 3'410'000.00 |
| | Umlegung AEW | CHF | 160'000.00 |
| | Umlegung Schmutzwasser | CHF | 90'000.00 |
| Verbandskanal | | CHF | 1′230'000.00 |
| TOTAL | | CHF | 7′600'000.00 |

Die detaillierten Kosten sind dem Kostenvoranschlag im Anhang zu entnehmen.

9.2 Annahmen

Für die Kostenberechnung wurden folgende Annahmen getroffen, resp. berücksichtigt:

| • | Koordination aller Projekte (gem. Kap. Bauablauf) | Synergien |
|---|---------------------------------------------------|-----------|
| • | Anteil belasteter Boden | < 10% |
| • | Anteil belasteter Aushub | < 10% |
| • | Grundwasserspiegel auf Wasserspiegelhöhe Sissle | |
| • | Schadstoffbelastung «neue» Stieracker Strasse | 0% |
| • | Schadstoffbelastung «alte» Stieracker Strasse | 100% |

10 WEITERES VORGEHEN

Wir empfehlen als Weiteres wie folgt vorzugehen:

- Projektinformation AEW Energie AG / Stahlton Bauteile AG inkl. Vorverträge Landerwerb
- Kreditantrag Sommergemeinde 2022
- Auflage Baugesuch / Beitragsplan
- Ausschreibung / Ausführungsprojekt
- Baubeginn
- Inbetriebnahme (Verbandskanal spätestens 2025)

KSL Ingenieure AG

i. A. Fabian Müller

Frick, 16.05.2022

Erschliessung Arbeitszone Stieracker Abwassertransportleitung AV Bözberg West

Bauprojekt 2022

Kostenvoranschlag (± 10%)

Anhang 1

Erschliessung Arbeitszone Stieracker / Renaturierung Sissle / Abwassertransportleitung AV Bözberg West Kostenvoranschlag



Preisbasis 4. Quartal / 2021, Kostengenauigkeit: $\pm 10\%$, 16.05.2022 / FAM

| Pauharreshaft | | | | | Ger | neinde Frick | | | | | | | sserverband berg West | | | | | | | |
|----------------------------------------------------------------------------------------------------------------|------------|------------------------|----------|------------------------|--------|-----------------------|------|------------------------|------------|------------------------------|---------------------------------|------------------------------|--------------------------|-------------|------------|--------------|-----------------|-----------------|--|--|
| Bauherrschaft | | assenwesen | | Abwassere | entsor | gung | | Wasserve | ersorgu | ıng | Renaturierung Umlegung Umlegung | | | | | Imlegung | Vanhan dalaa al | | | |
| Arbeitsgattung | Fuss- | und Radweg | Sc | hmutzwasser | Sai | uberwasser | R | ingschluss | Ersat | z / Ergänzung | '`` | Sissle | | AEW | | mutzwasser | Verl | bandskanal | | |
| Tiefbauarbeiten | CHF | 675′000.00 | CHF | 685'000.00 | CHF | 225'000.00 | CHF | 95'000.00 | CHF | 55'000.00 | CHF | 2′568′000.00 | CHF | 125'000.00 | CHF | 65'000.00 | CHF | 950'000.0 | | |
| NPK 111: Regiearbeiten | CHF | 30'000.00 | CHF | 25′000.00 | CHF | 5′000.00 | CHF | 5′000.00 | CHF | 3′000.00 | CHF | 100'000.00 | CHF | 8'000.00 | CHF | 3′000.00 | CHF | 35′000.0 | | |
| NPK 112: Prüfungen | CHF | 9′000.00 | CHF | 5′000.00 | | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | 2′000.00 | CHF | 16′000.0 | | |
| NPK 113: Baustelleneinrichtung | CHF | 61′000.00 22′000.00 | CHF | 54′000.00 | CHF | 10′000.00 | CHF | 10′000.00 | CHF | 5′000.00 | CHF | 299'000.00 85'000.00 | CHF | 10′000.00 | CHF | 5′000.00 | CHF | 99'000.0 | | |
| NPK 116: Abholzen und Roden NPK 117: Abbrüche und Demontagen | CHF | 13'000.00 | CHF | 39'000.00 | CHF | - | CHF | 1′000.00 | CHF | 4′000.00 | CHF | 85 000.00 | CHF | - | CHF | | CHF | | | |
| NPK 151: Bauarbeiten für Werkleitungen | CHF | - | CHF | 19'000.00 | CHF | - | CHF | 1′000.00 | CHF | 1′000.00 | CHF | - | CHF | 66'000.00 | CHF | - | CHF | 15′000.0 | | |
| NPK 161: Wasserhaltung | CHF | - | CHF | 16'000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | 136'000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | 15′000.0 | | |
| NPK 162: Baugrubenabschlüsse und Aussteifungen | CHF | - | CHF | 51'000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | 72′000. | | |
| NPK 211: Baugruben und Erdbau | CHF | 291′000.00 | CHF | 36′000.00 | CHF | - | CHF | 3′000.00 | CHF | 5′000.00 | CHF | 29'000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | 23′000.0 | | |
| NPK 213: Wasserbau | CHF | - | CHF | | CHF | - | CHF | - | CHF | | CHF | 1'897'000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | 45/000 | | |
| NPK 221: Fundationsschichten für Verkehrsanlagen NPK 222: Abschlüsse, Pflästerungen, Plattendecken und Treppen | CHF | 99'000.00 22'000.00 | CHF | 20′000.00 10′000.00 | | - | CHF | 1′000.00 | CHF | 3′000.00 | CHF | 22′000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | 16′000. | | |
| NPK 223: Belagsarbeiten | CHF | 128'000.00 | CHF | 55'000.00 | CHF | 5′000.00 | CHF | 2′000.00 | CHF | 7′000.00 | CHF | | CHF | | CHF | 3′000.00 | CHF | 13′000. | | |
| NPK 237: Kanalisationen und Entwässerungen | CHF | - | CHF | 327′000.00 | CHF | 205'000.00 | CHF | 72'000.00 | CHF | 27′000.00 | CHF | - | CHF | 41′000.00 | CHF | 52'000.00 | CHF | 646'000.0 | | |
| NPK 241: Ortbetonbau | CHF | - | CHF | 25'000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | | | |
| NPK 314: Maurerarbeiten | CHF | - | CHF | 3′000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| Rohrlegungsarbeiten WV | CHF CHF | ÷ | CHF | - | CHF | - | CHF | 115'000.00 | CHF CHF | 45′000.00 3′000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF CHF | - | CHF CHF | • | | |
| NPK 111: Regiearbeiten NPK 412: Erdverlegte Leitungen und Armaturen für Wasser und Gas | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | 5′000.00 110′000.00 | CHF | 42'000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | | | |
| certainpen and rithiataren fall wrasser una das | | - | 5.11 | | 21.71 | | 5.11 | 110 000.00 | | .2 000.00 | 2.11 | | 2.11 | | 20.01 | - | | | | |
| Ausrüstungen Regenüberlaufbauwerk | CHF | • | CHF | 210'000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | | |
| Hydraulische Ausrüstungen (Drosselrohr, Kulissentauchwand, etc.) | CHF | - | CHF | 50'000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | | |
| EMSRL-Technik (Messtechnik, elektrische Installationen, etc.) | CHF | - | CHF | 120′000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | | |
| Signalkabelverbindungen (Kabeleinzug, Lieferungen, Spleissungen) | CHF | - | CHF | 40′000.00 | CHF | • | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | | |
| Raunahankostan | CHF | 38'000.00 | CHF | 17'000.00 | CHE | 1′000.00 | CHF | 1′000.00 | CHF | - | CHF | 50'000.00 | CHF | | CHF | 1′000.00 | CHF | 7′000.0 | | |
| Baunebenkosten Gärtnerarbeiten | CHF | 12'000.00 | CHF | 4′000.00 | | 1,000.00 | CHF | 1000.00 | CHF | - | CHF | 20'000.00 | CHF | - | CHF | 1 000.00 | CHF | 7 000.0 | | |
| Zaunarbeiten | CHF | 8′000.00 | CHF | | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | | | |
| Entschädigungen (Kulturausfall, Instandstellungen) | CHF | 5′000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | 20'000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | | |
| Kanal-TV - Aufnahmen | CHF | - | CHF | 3′000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | 3′000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | 2′000.0 | | |
| Rissprotokolle | CHF | - | CHF | 3′000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | | | |
| Geometerkosten | CHF | 5′000.00 | CHF | 6′000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | 3′000.0 | | |
| Gebühren / Bewilligungen | CHF | 2′000.00 3′000.00 | CHF | 1′000.00 | CHF | 1′000.00 | CHF | 1′000.00 | CHF | - | CHF | 3′000.00 | CHF | - | CHF | 1′000.00 | CHF | 2′000.0 | | |
| Markierung / Signalisation Öffentlichkeitsarbeit (Spatenstich, Einweihung, Infotafeln) | CHF | 3′000.00 | CHF | | CHF | - | CHF | - | CHF | | CHF | 4′000.00 | CHF | - | CHF | | CHF | | | |
| Versicherungen, Sitzungsgelder, Baukreditzinsen, etc. | Ci ii | pro memoria | 0111 | pro memoria | 0111 | pro memoria | 0111 | pro memoria | 0111 | pro memoria | 0111 | pro memoria | 0111 | pro memoria | 0111 | pro memoria | | pro memor | | |
| | | · | | | | | | · | | · | | | | · | | · | | | | |
| Landerwerb | CHF | -44'000.00 | CHF | • | CHF | • | CHF | - | CHF | - | CHF | 40'000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | | | |
| Gebühren (Grundbuch, Notar, Geometer) | CHF | 10′000.00 | CHF | - | CHF | | CHF | - | CHF | - | CHF | 10'000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | | | |
| Landerwerb | CHF | 274′000.00 | _ | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | 30′000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | | |
| Landabtretung | CHF | -328'000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | | |
| Gesamtplaner | CHF | 45'000.00 | CHF | 48'000.00 | CHF | 16'000.00 | CHF | 15'000.00 | CHF | 7′000.00 | CHF | 142'000.00 | CHF | 8'000.00 | CHF | 6'000.00 | CHF | 60'000.0 | | |
| Gesamtleitung | CHF | 2'000.00 | CHF | 2'000.00 | | 1′000.00 | CHF | 1′000.00 | CHF | 500.00 | CHF | 7′000.00 | CHF | 500.00 | CHF | 500.00 | CHF | 3′000.0 | | |
| Projektierung (Vorprojekt, Bauprojekt, Auflageprojekt) | | vorhanden | | vorhanden | | vorhanden | | vorhanden | | vorhanden | | vorhanden | | vorhanden | | vorhanden | | vorhande | | |
| Ausschreibung (Ausschreibung, Offertvergleich, Vergabeantrag) | CHF | 6′000.00 | CHF | 6′000.00 | CHF | 2'000.00 | CHF | 2′000.00 | CHF | 1′000.00 | CHF | 20'000.00 | CHF | 1′000.00 | CHF | 1′000.00 | CHF | 8′000.0 | | |
| Realisierung (Ausführungsprojekt, Ausführung, Inbetriebnahme) | CHF | 30'000.00 | CHF | 33′000.00 | CHF | 11′000.00 | CHF | 10'000.00 | CHF | 4′500.00 | CHF | 105'000.00 | CHF | 5′500.00 | CHF | 3′500.00 | CHF | 44′000.0 | | |
| Beitragsplan Zusatzleistungen nach Aufwand (Landerwerbs-, Beitragsplanverfahren) | CHF | vorhanden 5'000.00 | CHF | 5′000.00 | CHF | vorhanden 1'500.00 | CHF | vorhanden 1'500.00 | CHF | 500.00 | CHF | 5′000.00 | CHF | 500.00 | CHF | 500.00 | CHF | 3′000.0 | | |
| Nebenkosten | CHF | 2′000.00 | CHF | 2′000.00 | | 500.00 | CHF | 500.00 | CHF | 500.00 | CHF | 5′000.00 | CHF | 500.00 | | 500.00 | CHF | 2′000.0 | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| Fachplaner EMSR | CHF | • | CHF | 10'000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | • | CHF | • | CHF | - | | |
| Projektierung (Bauprojekt) | CHF | - | CHF | 1′000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | | | |
| Ausschreibung (Ausschreibung, Offertvergleich, Vergabeantrag) | CHF | - | CHF | 500.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | | |
| Realisierung (Ausführungsprojekt, Ausführung, Inbetriebnahme) Nebenkosten | CHF | - | CHF | 8′000.00 500.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | | |
| HEBERNOSTEII | CHF | - | СПР | 500.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | СПР | - | СПГ | | | |
| Fachplaner Hydrologie / Revitalisierung | CHF | • | CHF | - | CHF | • | CHF | - | CHF | • | CHF | 50'000.00 | CHF | - | CHF | • | CHF | • | | |
| Projektierung (Vorprojekt, Bauprojekt, Auflageprojekt) | CHF | | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | | vorhanden | CHF | - | CHF | - | CHF | - | | |
| Ausschreibung (Ausschreibung, Offertvergleich, Vergabeantrag) | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | 5′000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | | |
| Realisierung (Ausführungsprojekt, Ausführung, Inbetriebnahme) | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | 40′000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | | |
| Zusatzleistungen nach Aufwand | CHF | - | CHF | - | CHF | • | CHF | - | CHF | - | CHF | 3′000.00 2′000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | | |
| Nebenkosten | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | 2 000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | | | |
| Fachplaner Geologie / Geotechnik | CHF | - | CHF | 8'000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | 10'000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | 8'000.0 | | |
| Ausschreibung (Ausschreibung, Offertvergleich, Vergabeantrag) | CHF | - | CHF | 2′500.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | 2′500.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | 2′500.0 | | |
| Realisierung (Ausführungsprojekt, Ausführung, Inbetriebnahme) | CHF | - | CHF | 5′000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | 7′000.00 | CHF | - | CHF | | CHF | 5′000.0 | | |
| Nebenkosten | CHF | - | CHF | 500.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | 500.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | 500.0 | | |
| Fashalanas Dadanask::t- | CUE | 0/000 00 | 611- | | CIT | | CIT | | CUT | | CITE | 401000 | CITE | | CITE | | CUT | alcas | | |
| Fachplaner Bodenschutz Projektierung (Auflageprojekt) | CHF CHF | 9'000.00 1'000.00 | CHF | <u>-</u> | CHF | <u>-</u> | CHF | - | CHF CHF | <u> </u> | CHF | 18'000.00 2'000.00 | CHF | - | CHF CHF | <u> </u> | CHF CHF | 9 '000.0 | | |
| Projektierung (Auffageprojekt) Realisierung (Ausführungsprojekt, Ausführung, Inbetriebnahme) | CHF | 7′500.00 | CHF | | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | 15'000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | 7′500.0 | | |
| Nebenkosten | CHF | 500.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | - | CHF | 1′000.00 | CHF | - | CHF | - | CHF | 500.0 | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| Unvorhergesehenes | CHF | 75'000.00 | CHF | 99'000.00 | | 27′000.00 | CHF | 24'000.00 | CHF | 13′000.00 | CHF | 288'000.00 | CHF | 15′000.00 | CHF | 11'000.00 | CHF | 108'000.0 | | |
| JVG 10% und Rundung | CHF | 75′000.00 | CHF | 99'000.00 | CHF | 27'000.00 | CHF | 24'000.00 | CHF | 13'000.00 | CHF | 288'000.00 | CHF | 15'000.00 | CHF | 11′000.00 | CHF | 108'000.0 | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | ـــــ | | | |
| Fotolo Fretallungskocton (ovid AMAICT) | CHF | 798'000.00 | CHF | 1′077′000.00 | Che | 269'000.00 | CHF | 250'000.00 | CHF | 120'000.00 | CHF | 3′166′000.00 | CHF | 148'000.00 | Che | 83'000.00 | CHF | 1′142′000. | | |
| Totale Erstellungskosten (exkl. MWST) Mehrwertsteuer 7.7%, gerundet | CHF | 62'000.00 | | 83'000.00 | | 21'000.00 | CHF | 20'000.00 | | 10'000.00 | CHF | 244′000.00 | | 12'000.00 | | 7′000.00 | | 88'000.0 | | |
| | L | | <u>L</u> | | L | | L | | L" | | L | | L | | L | | L ¨ | | | |
| Totale Erstellungskosten (inkl. MWST) | CHF | 860'000.00 | CHF | 1′160′000.00 | CHF | 290'000.00 | CHF | 270'000.00 | CHF | 130'000.00 | CHF | 3'410'000.00 | CHF | 160'000.00 | CHF | 90'000.00 | CHF | 1′230′000.0 | | |
| | | 200.00 | | | | | | | | | " | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| otale Erstellungskosten je Werk (inkl. MWST) | CHF | 860'000.00 | | | CHF | 1'450'000.00 | | | CHF | 400'000.00 | | | | | CHF . | 3′660′000.00 | CHF | 1'230'000.0 | | |

| Fremdfinanzierung / Kostenbeiträge | | | | | | | | | | | | | | | | | | |
|-----------------------------------------------------|-----|------------|-----|--------------|-----|------------|-----|------------|-----|------------|--------|----------------|---------|---------------|--------|----------------|-------|--------------|
| Beiträge (Grundeigentümer, Privat) | CHF | 385'000.00 | CHF | 20'000.00 | CHF | 173′243.10 | CHF | 162'907.05 | | | | | CHF | 60'000.00 | | | | |
| Anteil | | pauschal | | pauschal | | 60% | | 60% | | | | | p | auschal | | | | |
| Beiträge (Grundeigentümer, Gemeinde Frick) | | | | | CHF | 29'756.90 | CHF | 26'092.95 | | | | | | | CHF | 40'000.00 | | |
| Anteil | | | | | | 10% | | 10% | | | | | | | ţ | pauschal | | |
| Beiträge (Abwasserverband) | | | | | | | | | | | | | | | | | CHF | 1'230'000.00 |
| Anteil | | | | | | | | | | | | | | | | | | 100% |
| Beiträge (Bund, AGV) | | | | | | | | | | | CHF | 2′387′000.00 | CHF | 70'000.00 | CHF | 35'000.00 | | |
| Anteil | | | | | | | | | | | vorau | ssichtlich 70% | voraus | sichtlich 70% | vorau | ssichtlich 70% | | |
| Beiträge (Kanton) | | | | | | | | | | | CHF | 409'200.00 | CHF | 12'000.00 | CHF | 6′000.00 | | |
| Anteil | | | | | | | | | | | 40% (a | an Restkosten) | 40% (ar | n Restkosten) | 40% (a | n Restkosten) | | |
| Beiträge Naturfonds (naturemade, salzgut, Mobiliar) | | | | | | | | | | | CHF | 450'000.00 | | | | | | |
| Anteil | | | | | | | | | | | | pauschal | | | | | | |
| Finanzierung durch Gemeinde Frick | CHF | 475'000.00 | CHF | 1′140′000.00 | CHF | 87'000.00 | CHF | 81'000.00 | CHF | 130′000.00 | CHF | 163'800.00 | CHF | 18'000.00 | CHF | 9'000.00 | CHF | - |
| Anteil | | 55% | | 98% | | 30% | | 30% | | 100% | 60% (a | an Restkosten) | 60% (ar | n Restkosten) | 60% (a | n Restkosten) | | 0% |
| TOTALER Kostenanteil Gemeinde inkl. MWST, gerund | let | | | | · | | | | | | | | | | | | CHF 2 | 2′200′000.00 |

Erschliessung Arbeitszone Stieracker Abwassertransportleitung AV Bözberg West

Bauprojekt 2022

Dimensionierung RÜ S 40a Abwasserentsorgung (Schmutzwasser)

Anhang 2

Gemeinde Frick Erschliessung Arbeitszone Stieracker



F.220038

Regenüberlauf RÜ S40a - Nachweise für Streichwehr gem. VSA Richtlinie "Abwasserbewirtschaftung bei Regenwetter"

| | Nr. | Parameter | Abkürzung | Wert | Einheit | Randbedingung | | TechRili | Bemerkung | |
|--------------------|----------|----------------------------------------------------------------------|----------------------------------------|---------------|-------------------------------------|---------------------------|--------------|--------------------|--------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|--|
| | 1 | Länge Zulaufstrecke | L ₇₁₁ = | | m | ≥ 20*D _o = | 14 | ERFÜLLT | Bellierkung | |
| Zulaufbereich | | Nennweite | DN _{zu} = | | mm | 220 00 | | EIN OLLI | | |
| | 2 | Sohlgefälle | J _{s,zu} = | 0.005 | | ≥ J _{s,min} = | 0.001 | ERFÜLLT | | |
| | | Rauhigkeitsbeiwert | k _{st} = | | m ^{1/3} /s | | | | | |
| | | Abfluss bei Vollfüllung VF | Q _{VF} = | | m³/s | | | | | |
| | | Regenwetteranfall RWA | $Q_{RWA,z=5a} =$ | 0.700 | | | | | | |
| | - | Trockenwetteranfall TWA Ratio Abfluss RWA zu VF | $Q_{TWA 12} =$ $Q_{RWA}/Q_V =$ | 0.003 0.97 | | | | | | |
| | | Dimensionsloser Abfluss RWA | q _{N,RWA} = | 0.30 | | | | | | |
| | | Dimensionslose Abflusstiefe RWA | y _{N,RWA} = | 0.80 | - | | | | | |
| | | Fliessgeschwindigkeit RWA | v _{RWA} = | | m/s | | | | | |
| | 3 | Normalabflusstiefe RWA | h _N = | 0.56 | m | ≤ 0.85 * D _o = | 0.60 | ERFÜLLT | | |
| | 4 | Froude Zahl RWA Kritsche Abflusstiefe RWA | Fr= h _c = | 0.85 0.52 | - m | < | 0.75 | NICHT ERFÜLLT | akzeptabel, da z=5a | |
| | | Ratio Abfluss TWA zu VF | $Q_{TWA,12}/Q_V =$ | 0.004 | | | | | | |
| | | Dimensionsloser Abfluss TWA | q _{N,TWA,12} = | 0.001 | - | | | | | |
| | | Dimensionslose Abflusstiefe TWA | y _{N,TWA,12} = | 0.04 | | | | | | |
| | 5 | Minimale Fliessgeschwindigkeit TWA | v _{TWA,12} = | | m/s | > v _{min} = | 0.50 | ERFÜLLT | | |
| | 6 7 | Mittlere Fliessgeschwindigkeit TWA Minimale Schleppspannung TWA | v _{m,50%} = | 1.87 1.05 | | ≥ v _m = | 0.89 1.00 | ERFÜLLT ERFÜLLT | | |
| | / | Mittlere Wehrhöhe | $T_{TWA 12} = W_m =$ | 0.43 | | ≥ T _{min} = | 1.00 | ERFULLI | | |
| | | Nennweite Zulauf | D _o = | | mm | | | | | |
| | | Wasserstand unten RWA | h _u = | 0.68 | m | | | | | |
| | | Überfallmenge RWA | ΔQ= | 0.640 | | | | | | |
| | _ | Wehrhöhe oben | w _o = | 0.39 | | 0000 | | NICHT FROM | - Louis de la companya de la company | |
| Überfallbereich | 8 | Ratio Wehr- zu Zulaufhöhe Durchströmte Fläche RWA | w _o /D _o = F= | 0.56 0.48 | | = 0.6 - 0.8 | | NICHT ERFÜLLT | akzeptabel | |
| | | Fliessgeschwindigkeit RWA | F= ∨= | | m ² m/s | | | | | |
| e e | 9 | Wasserstand oben RWA | h _o = | 0.57 | | ≤ 0.85 * D ₀ = | 0.60 | ERFÜLLT | | |
| ₽ | 10 | Froude Zahl RWA | Fr= | 0.82 | - | < | 0.75 | NICHT ERFÜLLT | akzeptabel, da z=5a | |
| -F | | Mittlerer Wasserstand RWA | h _m = | 0.64 | | | | | | |
| a g | 11 | Abflussintensität RWA | ΔQ/ΔL= | | m³/s*m | < | 0.30 | ERFÜLLT | | |
| □ ∷ | 12 | Wehrlänge Abflussintensität | ΔL= | 3.93 0.52 | m | = ≤ | 4.20 0.60 | ERFÜLLT ERFÜLLT | | |
| | 15 | Relative Streichwehrlänge | Δq= Λs = | 5.62 | - | 2 | 0.60 | ERFULLI | | |
| | | Ratio Wehr- zu unteren Wassserhöhe | $w_m/h_u =$ | 0.63 | | gemäss Rili | | ERFÜLLT | | |
| | | Mittlere Überfallhöhe RWA | h _{ü,m} = | 0.21 | m | | | | $h_{\bar{u},korr}$ = 0.24 m, akzeptabel | |
| | 14 | Rückstauhöhe RWA | h' = | 0.19 | | П | 0 | NICHT ERFÜLLT | akzeptabel | |
| | | Rückstauverhältnis RWA | h'/h _{ü,m} = | 0.89 | | | | | | |
| | 15 | Länge Ablaufkanal Nennweite | L _{ab} = DN = | 2.00 | mm | ≥ | 300 | ERFÜLLT | | |
| | 13 | Gefälle | J _{s.ab} = | 0.010 | | | 300 | EIN OLLI | | |
| | | Rauhigkeitsbeiwert | k _{st} = | 85 | | | | | | |
| | 16 | Abfluss bei Vollfüllung VF | Q _{VF} = | | m ³ /s | П | 150 | ERFÜLLT | | |
| _ | | Übergangsgefälle für Abflussregime | j _{übergang} = | 0.321 | % | | | | | |
| Ablaufkanal | | Ratio Nennweite Drosselleitung zu Wsp. Relativgefälle | Y ₀ = i _d = | 1.34 0.06 | - | | | | Einstauhöhe ca. 47 cm | |
| 亳 | | Reibungscharakteristik | ф= | 2.28 | - | | | | | |
| <u>a</u> | | Mod. Reibungscharakteristik | R _d = | 0.01 | - | | | | | |
| ₽₽ | | Übergangswert | R _d *= | 0.01 | - | | | | | |
| È | | Relativer Schützenabfluss | q _{d,Schütz} = | 0.60 | | | | er = 0: | | |
| Drosselbereich/ | - | Schützenabfluss Relativer Druckabfluss | Q _{d,Schütz} = | 0.135 0.57 | m ̃/s | ≥ Q _{an,max} | 0.100 | ERFÜLLT | | |
| | 17 | Druckabfluss | $q_{d,Druck}=$ $Q_{d,Druck}=$ | 0.57 | m ³ /s | ≥ Q _{an max} | 0.100 | ERFÜLLT | | |
| Sel | m | Durchmesser Schieber | DN = | | mm | ->ın max | | 2.11 0 2 2 1 | | |
| SO. | | Fläche Rohr | A = | 0.10 | | | | | | |
| nd | 18 | Einstellhöhe Schieber | s = | 0.25 | m | | | | | |
| | <u> </u> | Einstellverhältnis S | S = | 0.71 | - 2 | | | | | |
| | | Durchflussfläche Abgeschätzte Spülspitze bei RWA | F = Q _{d,spül} = | 0.077 | m ² m ³ /s | | | | | |
| | | Anspringwassermenge bei RWA | $Q_{d,spül} = Q_{d,an} =$ | 0.111 | | | | | Einstauhöhe ca. 47cm | |
| | | Max. Schützenabfluss bei RWA | Q _{d,max} = | - | m ³ /s | | | | konstant, da geregelt | |
| | | Froude Zahl im Ablaufkanal | Fr = | 1.63 | - | | | | | |
| | | Nennweite | DN = | | mm | | | | | |
| Entlastungsbereich | - | Gefälle Rauhigkeitbeiwert | $J_{s,entl} = k_{st} =$ | 0.005 | - m ^{1/3} /s | | | | | |
| | | Überfallmenge | $R_{st} = Q_{\ddot{u}} =$ | | m / /s m³/s | | | | | |
| | 19 | | Q _V = | | m ³ /s | > ΔQ = | 0.64 | ERFÜLLT | | |
| | | Dimensionsloser Abfluss RWA | q _{N,RWA} = | 0.28 | = | | | | | |
| | | Ratio Abflusstiefe RWA | y _{N,RWA} = | 0.73 | | | | | | |
| | | Normalabflusstiefe RWA | h _N = | 0.51 | | | | | | |
| | | Kritische Abflusstiefe RWA Ration Abflusstiefe RWA h _c | h _c = y _c = | 0.49 0.71 | | | | | | |
| | | Fliessgeschwindigkeit bei h _c | v _c = | | m/s | | | | | |
| | 20 | Rückstauhöhe | h _{rückstau} = | 0.73 | | < W _{entl} = | 0.50 | NICHT ERFÜLLT | Kanten abrunden, Höhenversatz | |
| | _ | | | | | | | | | |

Erschliessung Arbeitszone Stieracker Abwassertransportleitung AV Bözberg West

Bauprojekt 2022

Hydraulische Berechnungen Abwasserentsorgung (Schmutzwasser)

Anhang 3

Gemeinde Frick Erschliessung Arbeitszone Stieracker



F.220038

Hydraulische Berechnung Schmutz

Schmutzwasserleitung

Datum: 16.05.2022 / FAM

Geprüft am: 16.05.2022 / MC angestrebter Füllgrad **85.00%** maximaler Füllstand **85.00%**

| Bezeichnung | Durchmesser [mm] | | Länge | Gefälle | k _{st} [m ^{1/3} /s] | Q _{voll} [m³/s] | Q _{max} [m³/s] | Q_{max}/Q_{voll} | v _{max} [m/s] | h _{max} [mm] | h _{max} /di |
|------------------|---------------------|-------|-------|---------|---------------------------------------|--------------------------|-------------------------|--------------------|------------------------|-----------------------|----------------------|
| Haltung | nominell | innen | [m] | [‰] | 3.1 | | | | | . | |
| S44 - S43 | 500 | 461.8 | 59.10 | 30 | 85 | 0.585 | 0.216 | 36.94% | 3.228 | 194.3 | 42.07% |
| S43 - S42 | 500 | 461.8 | 58.60 | 24 | 85 | 0.523 | 0.220 | 42.07% | 2.988 | 209.0 | 45.26% |
| S42 - S41 | 600 | 600.0 | 62.20 | 25 | 85 | 1.073 | 0.426 | 39.70% | 3.576 | 262.8 | 43.80% |
| S41 - ₹Ü S40; | 700 | 700.0 | 23.50 | 5 | 85 | 0.724 | 0.515 | 71.18% | 2.042 | 436.4 | 62.34% |
| RÜ S40a - S40a | 400 | 369.4 | 7.00 | 5 | 85 | 0.132 | 0.136 | 103.04% | 1.397 | 314.0 | 85.00% |
| | | | | | | | | | | | |
| RÜ S40≀ - Sissle | 700 | 688.6 | 58.00 | 5 | 85 | 0.693 | 0.640 | 92.42% | 2.111 | 522.5 | 75.88% |

Erschliessung Arbeitszone Stieracker Abwassertransportleitung AV Bözberg West

Bauprojekt 2022

Hydraulische Berechnungen Abwasserentsorgung (Sauberwasser)

Anhang 4

Gemeinde Frick Erschliessung Arbeitszone Stieracker



F.220038

Hydraulische Berechnung Sauberwasserleitung

Datum: 16.05.2022 / FAM

Geprüft am: 16.05.2022 / MC angestrebter Füllgrad **85.00%** maximaler Füllstand **85.00%**

| Bezeichnung Haltung | | messer m] innen | Länge [m] | Gefälle [‰] | k _{st} [m ^{1/3} /s] | Q _{voll} [m³/s] | Q _{max} [m³/s] | Q _{max} /Q _{voll} | v _{max} [m/s] | h _{max} [mm] | h _{max} /di |
|------------------------|-----|-----------------------|--------------|----------------|---------------------------------------|--------------------------|-------------------------|-------------------------------------|------------------------|-----------------------|----------------------|
| R5 - R4 | 315 | 290.8 | 47.90 | 18 | 85 | 0.132 | 0.052 | 39.05% | 1.864 | 126.2 | 43.40% |
| R4 - R3 | 400 | 369.4 | 53.30 | 18 | 85 | 0.250 | 0.108 | 43.20% | 2.245 | 169.7 | 45.94% |
| R3 - R2 | 400 | 369.4 | 81.75 | 22 | 85 | 0.276 | 0.154 | 55.79% | 2.646 | 197.2 | 53.38% |
| R2 - R1 | 500 | 461.8 | 39.05 | 10 | 85 | 0.338 | 0.226 | 66.89% | 2.159 | 276.3 | 59.83% |
| R1 - Sissle | 500 | 461.8 | 7.50 | 10 | 85 | 0.338 | 0.296 | 87.55% | 2.272 | 334.8 | 72.50% |

Erschliessung Arbeitszone Stieracker Abwassertransportleitung AV Bözberg West

Bauprojekt 2022

Hydraulische Berechnungen Verbandskanal

Anhang 5

Abwassertransportleitung AV Bözberg West

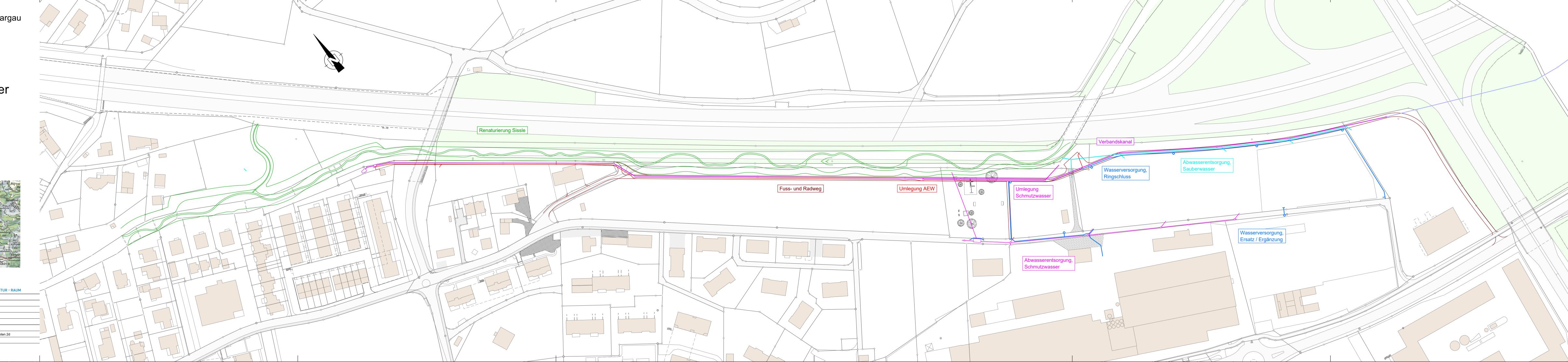
F.220038

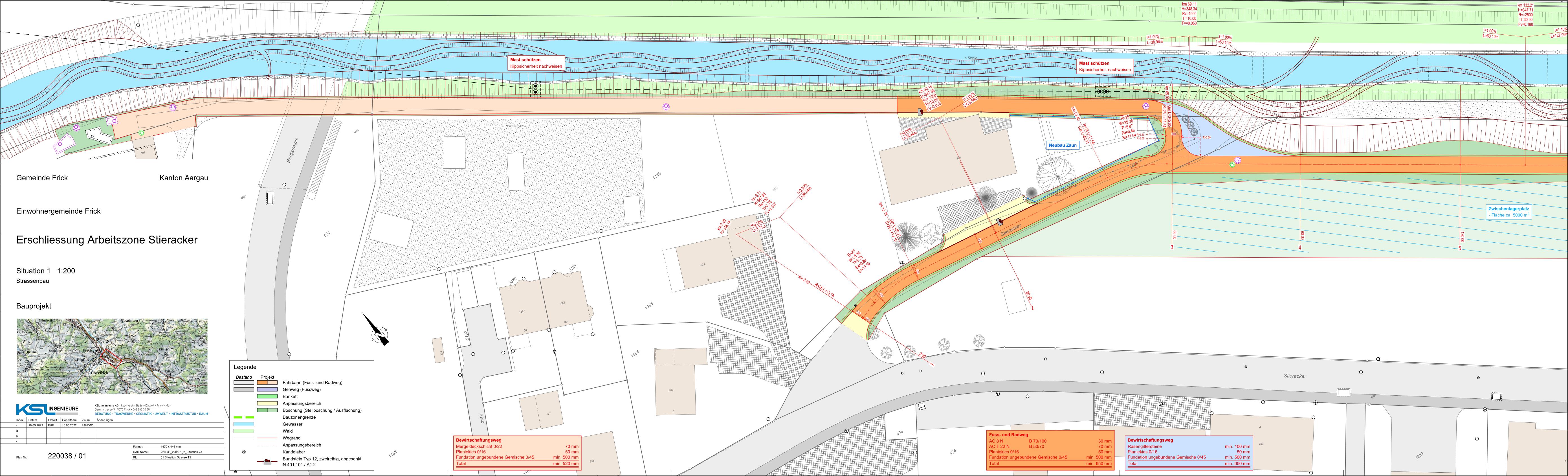
Hydraulische Berechnung Verbandskanal

Datum: 16.05.2022 / FAM

Geprüft am: 16.05.2022 / MC angestrebter Füllgrad **60.00%** maximaler Füllstand **60.00%**

| | Durchi | messer | | | | | | | | | |
|---------------|----------|--------|--------|---------|---------------------------------------|--------------------------|-------------------------|-------------------------------------|------------------------|-----------------------|----------------------|
| Bezeichnung | [mm] | | Länge | Gefälle | k _{st} [m ^{1/3} /s] | Q _{voll} [m³/s] | Q _{max} [m³/s] | Q _{max} /Q _{voll} | v _{max} [m/s] | h _{max} [mm] | h _{max} /di |
| Haltung | nominell | innen | [m] | [‰] | 3.1. | VOII 2 | max - · · | max von | max 2 . 2 | max - | mux |
| 10.14 - 10.13 | 400 | 369.4 | 79.00 | 5 | 85 | 0.132 | 0.070 | 52.81% | 1.245 | 190.8 | 51.65% |
| 10.13 - 10.12 | 400 | 369.4 | 59.00 | 5 | 85 | 0.132 | 0.070 | 52.81% | 1.245 | 190.8 | 51.65% |
| 10.12 - 10.11 | 400 | 369.4 | 79.00 | 30 | 85 | 0.322 | 0.070 | 21.60% | 2.400 | 116.6 | 31.56% |
| 10.11 - 10.10 | 400 | 369.4 | 56.75 | 17 | 85 | 0.243 | 0.070 | 28.83% | 1.958 | 135.8 | 36.76% |
| 10.10 - 10.9 | 400 | 369.4 | 119.00 | 5 | 85 | 0.132 | 0.070 | 52.81% | 1.245 | 190.8 | 51.65% |
| 10.9 - 10.8 | 400 | 369.4 | 119.00 | 4 | 85 | 0.118 | 0.070 | 59.29% | 1.145 | 204.7 | 55.41% |
| 10.8 - 10.7 | 400 | 369.4 | 99.00 | 4 | 85 | 0.118 | 0.070 | 59.29% | 1.145 | 204.7 | 55.41% |
| 10.7 - 10.6 | 400 | 369.4 | 19.00 | 4 | 85 | 0.118 | 0.070 | 59.29% | 1.145 | 204.7 | 55.41% |
| 10.6 - 10.5 | 400 | 369.4 | 89.00 | 4 | 85 | 0.118 | 0.070 | 59.29% | 1.145 | 204.7 | 55.41% |
| 10.5 - 10.4 | 400 | 369.4 | 91.50 | 4 | 85 | 0.118 | 0.070 | 59.29% | 1.145 | 204.7 | 55.41% |
| 10.4 - 10.3 | 400 | 369.4 | 10.50 | 4 | 85 | 0.118 | 0.070 | 59.29% | 1.145 | 204.7 | 55.41% |
| 10.3 - 10.2 | 500 | 461.8 | 5.50 | 5 | 85 | 0.239 | 0.070 | 29.22% | 1.237 | 171.0 | 37.03% |
| 10.2 - 10.1 | 500 | 461.8 | 2.15 | 5 | 85 | 0.239 | 0.070 | 29.22% | 1.237 | 171.0 | 37.03% |

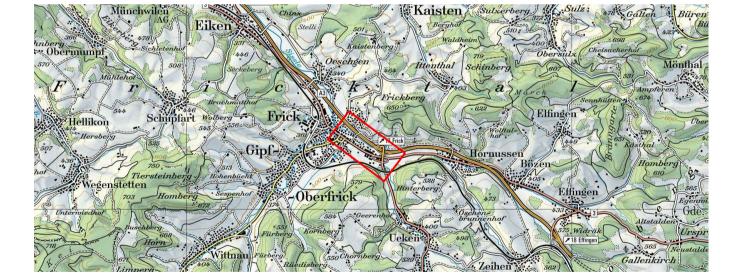




Gemeinde Frick Kanton Aargau Einwohnergemeinde Frick Erschliessung Arbeitszone Stieracker

Situation 2 1:200 Strassenbau

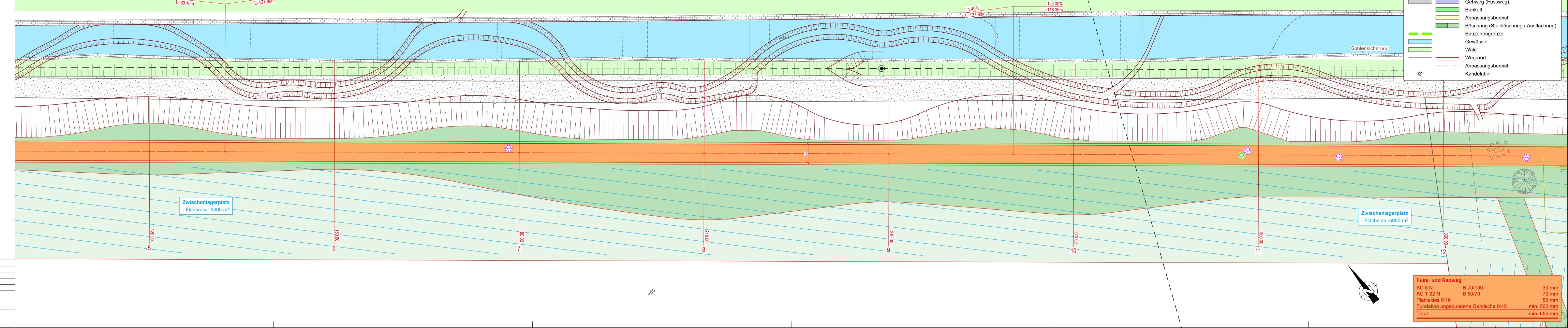
Bauprojekt

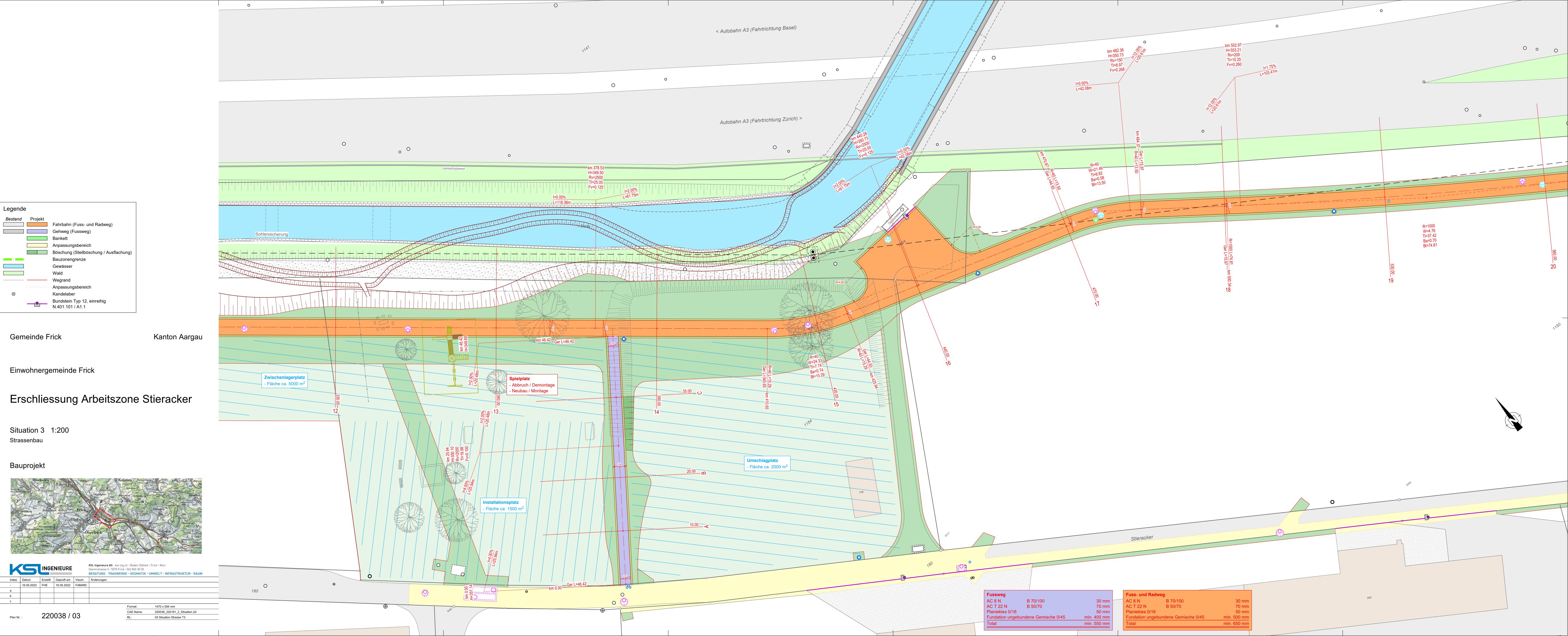


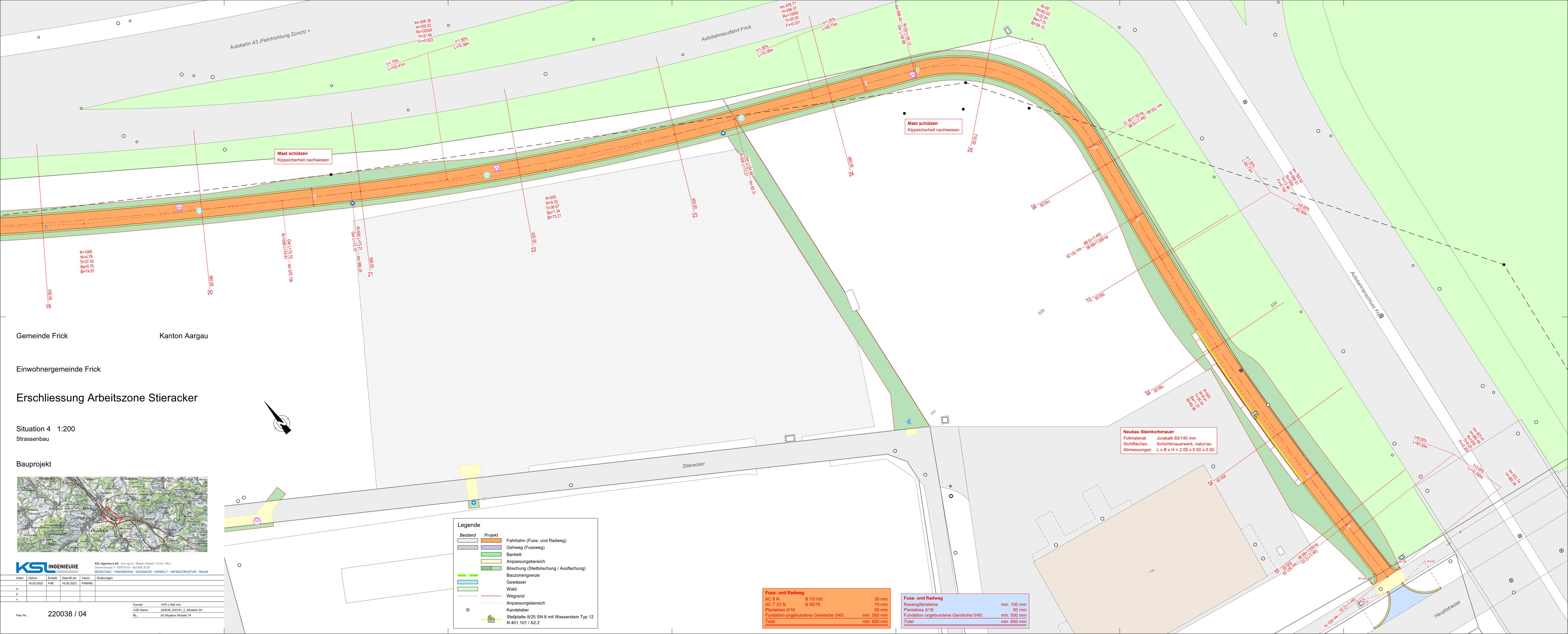


 CAD Name:
 220038_220181_2_Situation.2d

 RL:
 02 Situation Strasse T2







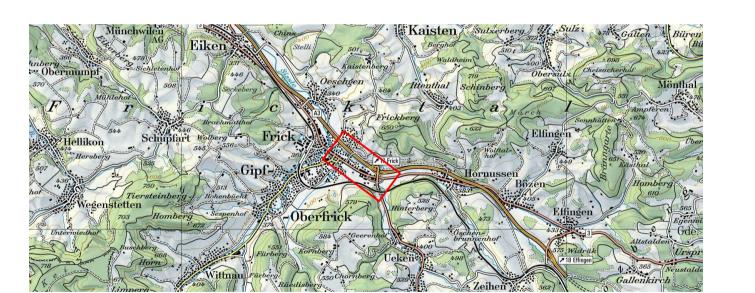
Gemeinde Frick Kanton Aargau

Einwohnergemeinde Frick

Erschliessung Arbeitszone Stieracker

Normalprofile 1 1:20 Fuss- und Radweg (Profile 1 - 30)

Bauprojekt





Plan Nr. : 220038 / 05

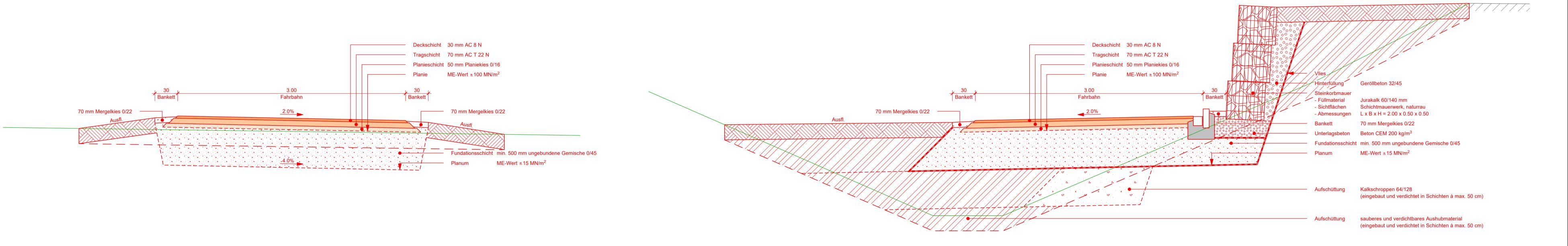
Format: 1260 x 297 mm

CAD Name: 220038_2_Normalprofile.2d

RL: Normalprofile

Normalprofil 1

Normalprofil 2 Abschnitt Steinkorbmauer



Kanton Aargau

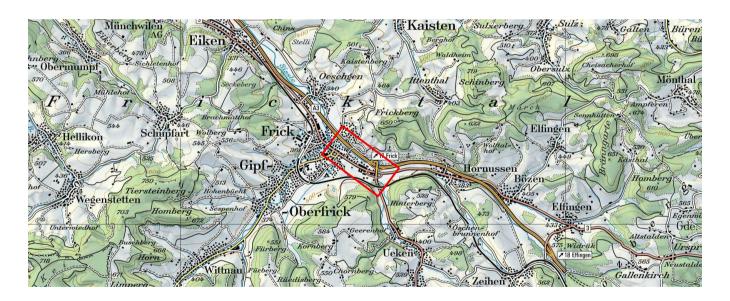
Einwohnergemeinde Frick

Erschliessung Arbeitszone Stieracker

Normalprofile 2 1:20

Fussweg (Profile A - C)

Bauprojekt





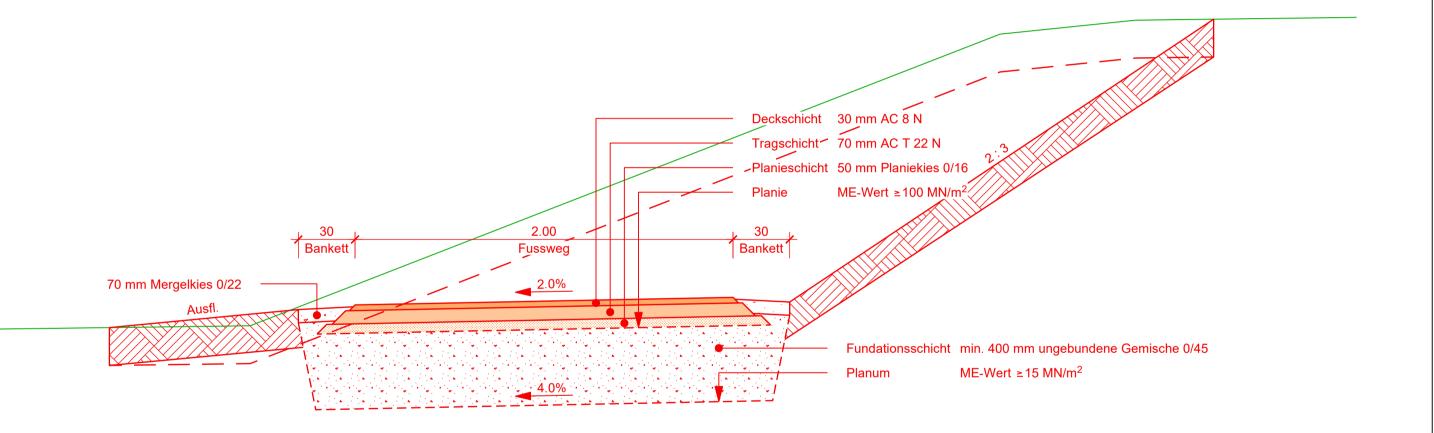
220038 / 06

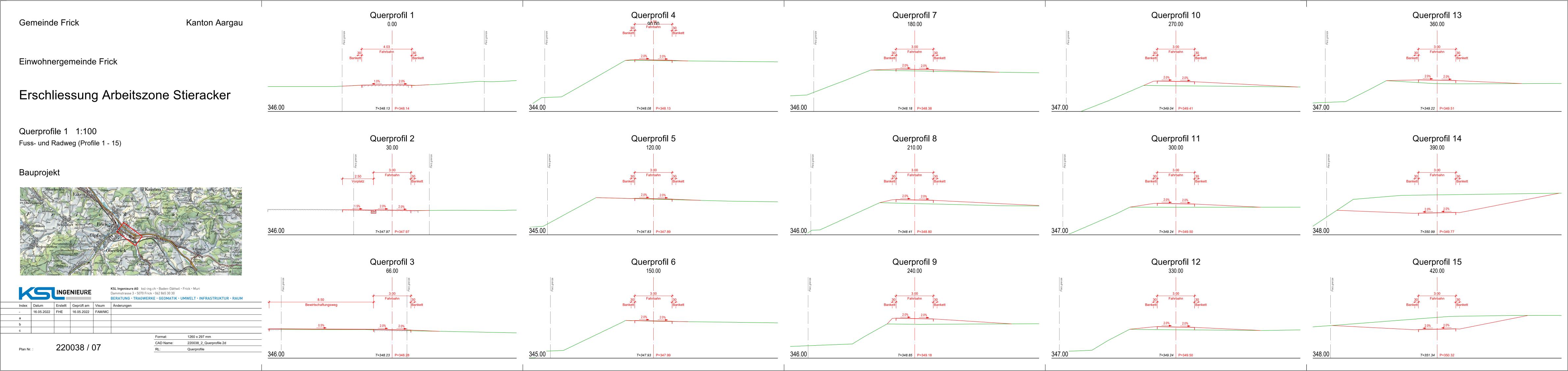
KSL Ingenieure AG ksl-ing.ch · Baden-Dättwil · Frick · Muri

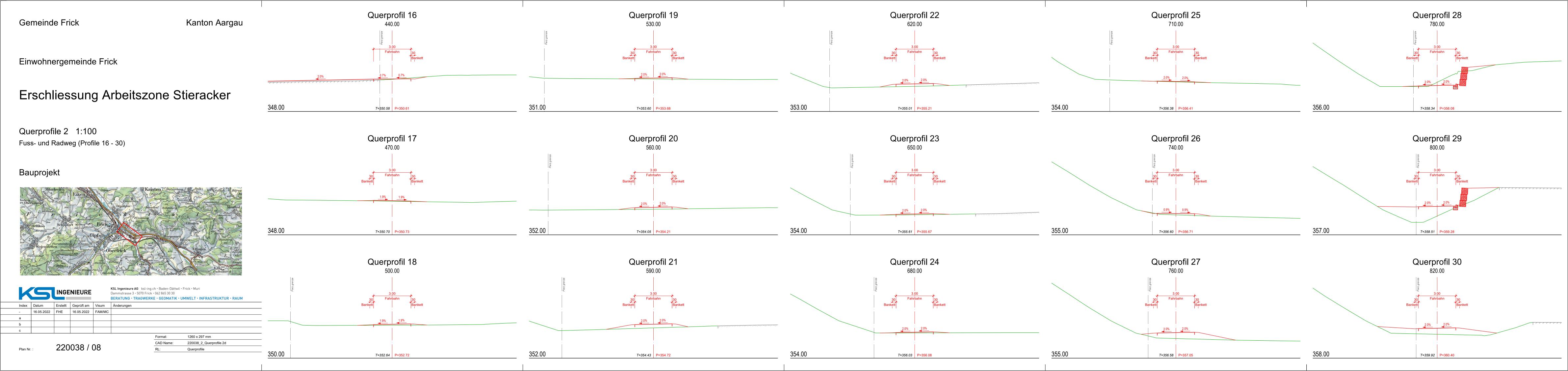
| Index | Datum | Erstellt | Geprüft am | Visum | Änderungen |
|-------|------------|------------------------|----------------------|------------------------------------|----------------------------------------|
| - | 16.05.2022 | FHE | 16.05.2022 | FAM/MC | |
| а | | | | | |
| b | | | | | |
| С | | | | | |
| | a b | - 16.05.2022 a b | - 16.05.2022 FHE a b | - 16.05.2022 FHE 16.05.2022 a b | - 16.05.2022 FHE 16.05.2022 FAM/MC a b |

630 x 297 mm 220038_2_Normalprofile.2d Normalprofile

Normalprofil 1







Kanton Aargau

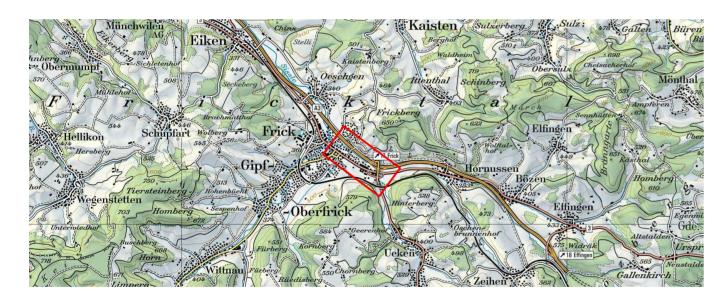
Einwohnergemeinde Frick

Erschliessung Arbeitszone Stieracker

Querprofile 3 1:100

Fussweg (Profile A - C)

Bauprojekt





Plan Nr. :

KSL Ingenieure AG ksl-ing.ch · Baden-Dättwil · Frick · Muri Dammstrasse 3 · 5070 Frick · 062 865 30 30

BERATUNG · TRAGWERKE · GEOMATIK · UMWELT · INFRASTRUKTUR · RAUM

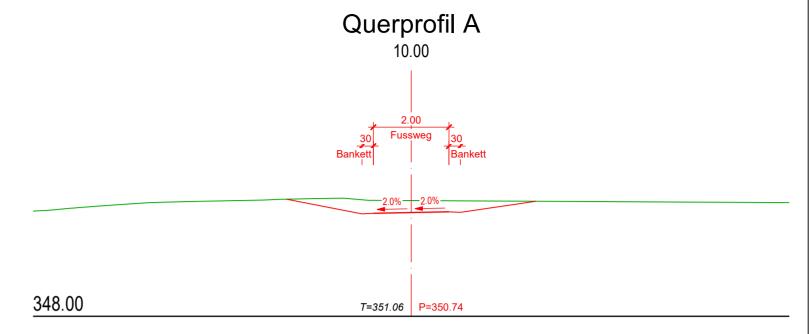
| Index | Datum | Erstellt | Geprüft am | Visum | Änderungen |
|-------|------------|----------|------------|--------|------------|
| - | 16.05.2022 | FHE | 16.05.2022 | FAM/MC | |
| а | | | | | |
| b | | | | | |
| С | | | | | |
| | • | | | | |

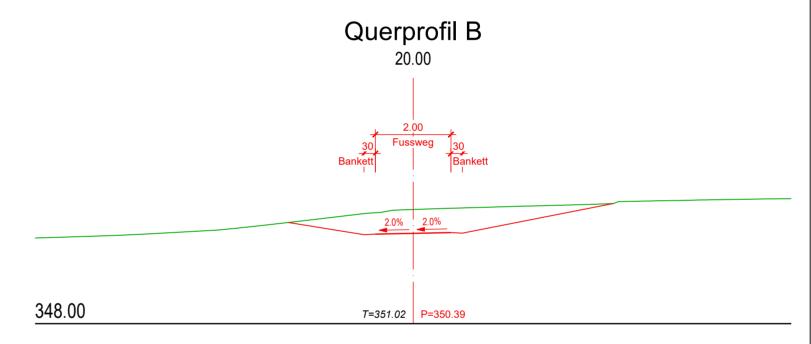
220038 / 09

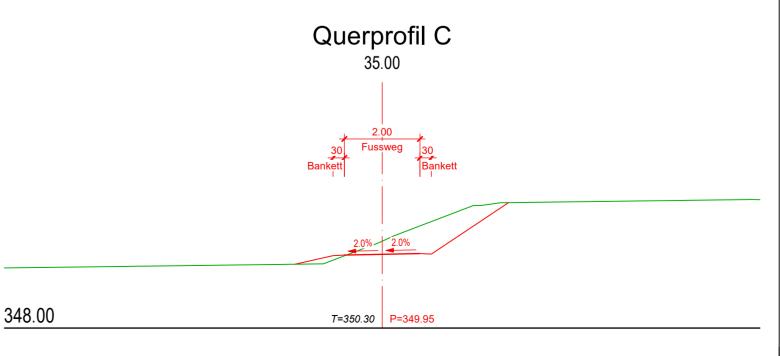
 Format:
 420 x 297 mm

 CAD Name:
 220038_2_Querprofile.2d

 RL:
 Querprofile







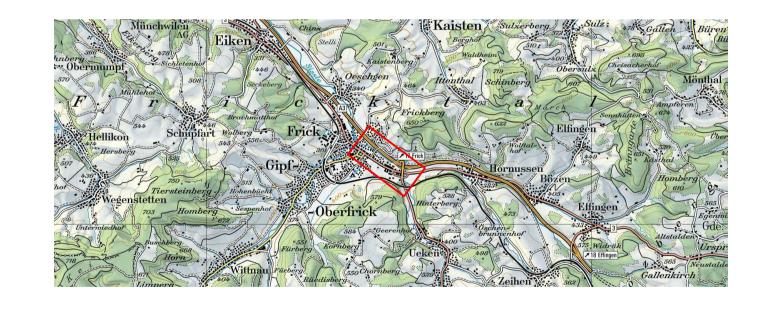
Kanton Aargau

Einwohnergemeinde Frick

Erschliessung Arbeitszone Stieracker

Längenprofil 1 1:500/50 Fuss- und Radweg (Profile 1 - 15)

Bauprojekt

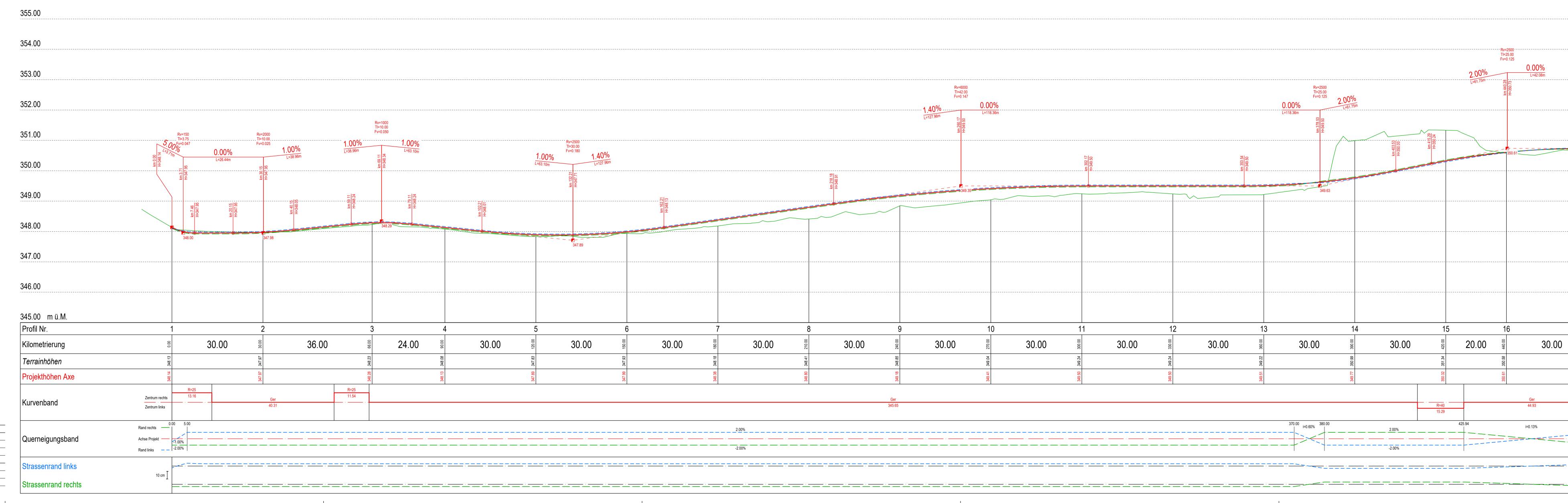


KSL Ingenieure AG ksl-ing.ch · Baden-Dättwil · Frick · Muri

220038 / 10 CAD Nam

CAD Name: 220038_2_Längenprofil_Strassenbau.2d

RL: Längenprofil 1



362.00 361.00 360.00 359.00 358.00 357.00 356.00 355.00 354.00 353.00 Kanton Aargau 352.00 351.00 350.00 Erschliessung Arbeitszone Stieracker 347.00 345.00 m ü.M. Profil Nr. Kilometrierung Terrainhöhen Projekthöhen Axe KSL Ingenieure AG ksl-ing.ch · Baden-Dättwil · Frick · Muri BERATUNG · TRAGWERKE · GEOMATIK · UMWELT · INFRASTRUKTUR · RAUM Querneigungsband

Gemeinde Frick

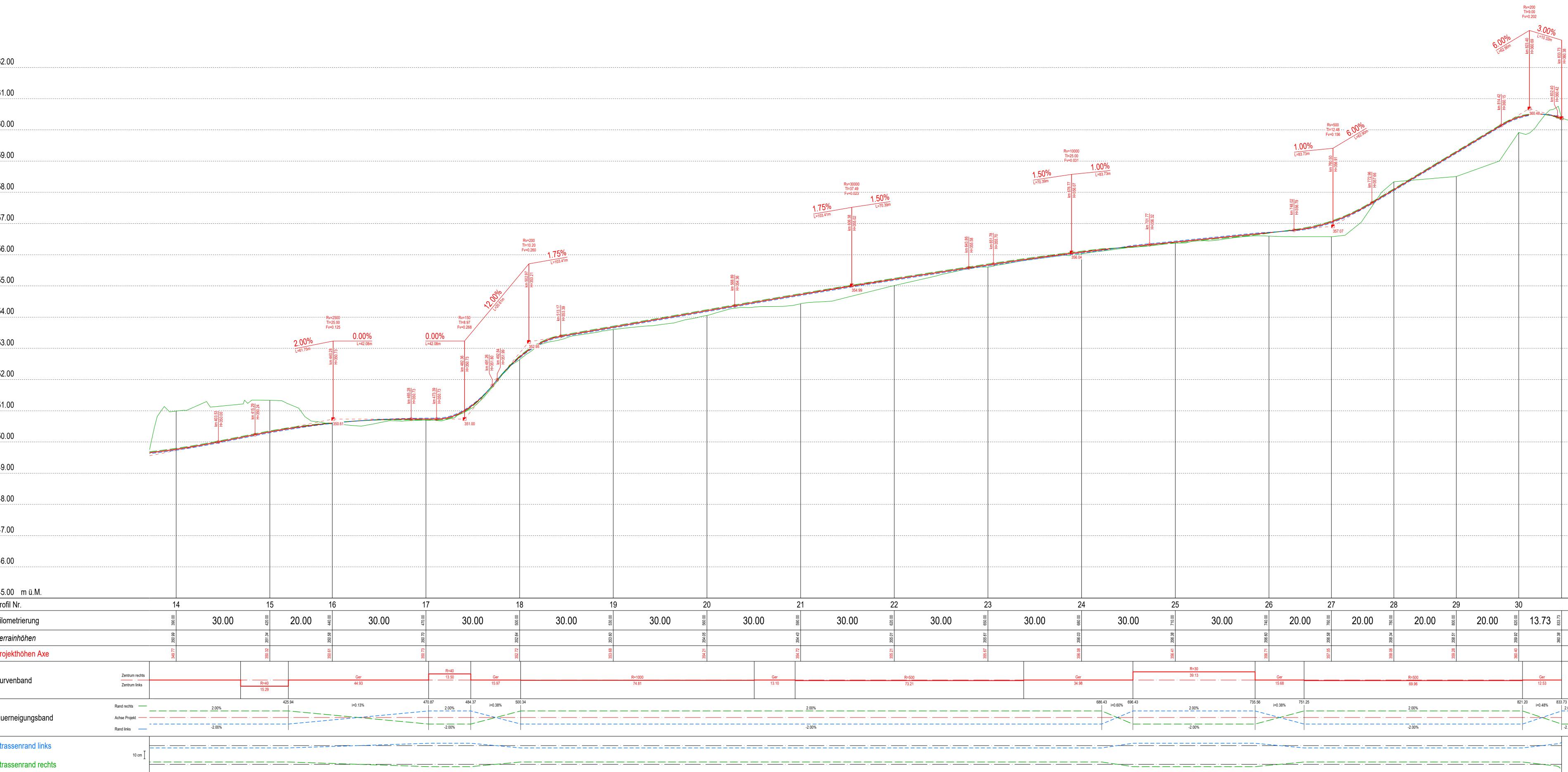
Einwohnergemeinde Frick

Längenprofil 2 1:500/50

Fuss- und Radweg (Profile 16 - 30)

Dammstrasse 3 · 5070 Frick · 062 865 30 30

CAD Name: 220038_2_Längenprofil_Strassenbau.2d



Kanton Aargau

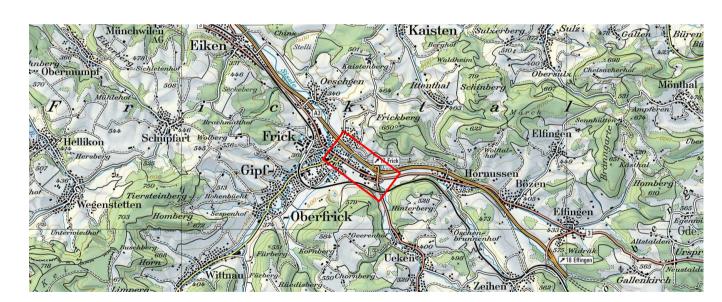
Einwohnergemeinde Frick

Erschliessung Arbeitszone Stieracker

Längenprofil 3 1:500/50

Fussweg (Profile A - C)

Bauprojekt



INGENIEURE

KSL Ingenieure AG ksl-ing.ch · Baden-Dättwil · Frick · Muri

Dammstrasse 3 • 5070 Frick • 062 865 30 30

BERATUNG · TRAGWERKE · GEOMATIK · UMWELT · INFRASTRUKTUR · RAUM

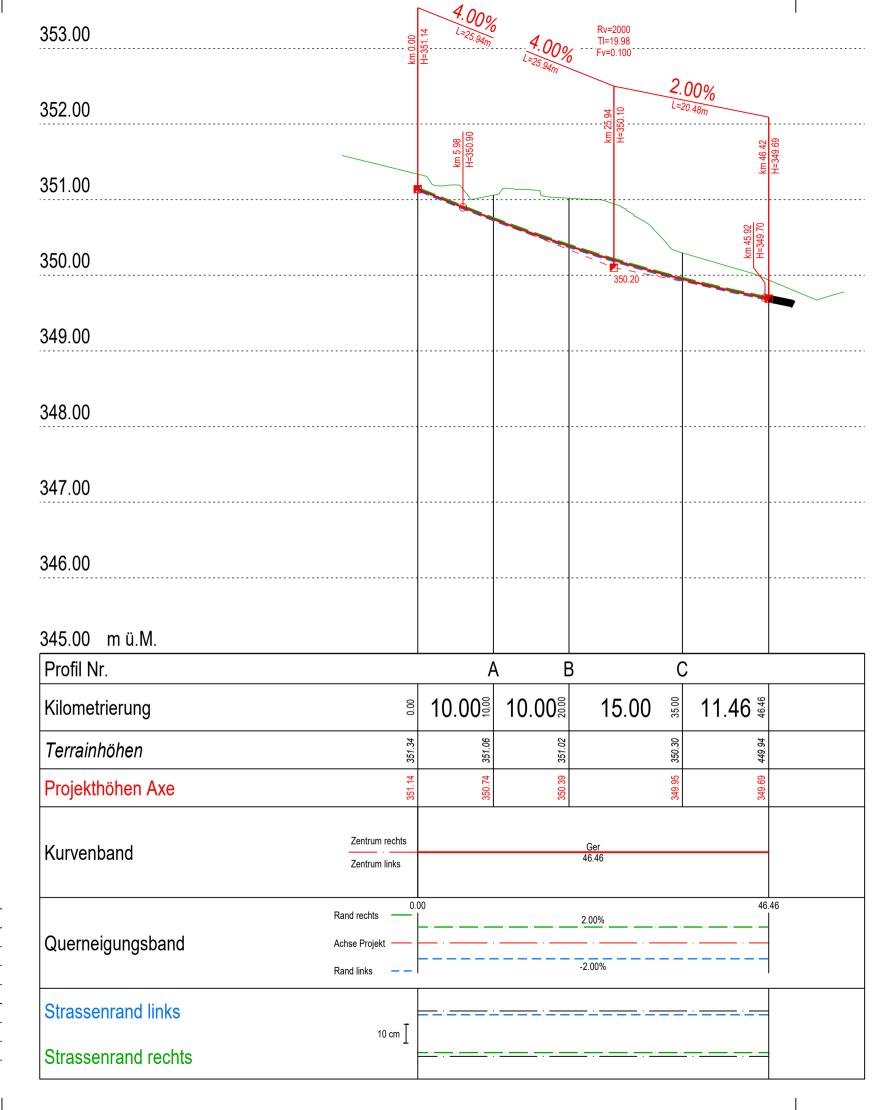
| Index | Datum | Erstellt | Geprüft am | Visum | Anderungen |
|-------|------------|----------|------------|--------|------------|
| - | 16.05.2022 | FHE | 16.05.2022 | FAM/MC | |
| а | | | | | |
| b | | | | | |
| С | | | | | |
| | | | , | • | |

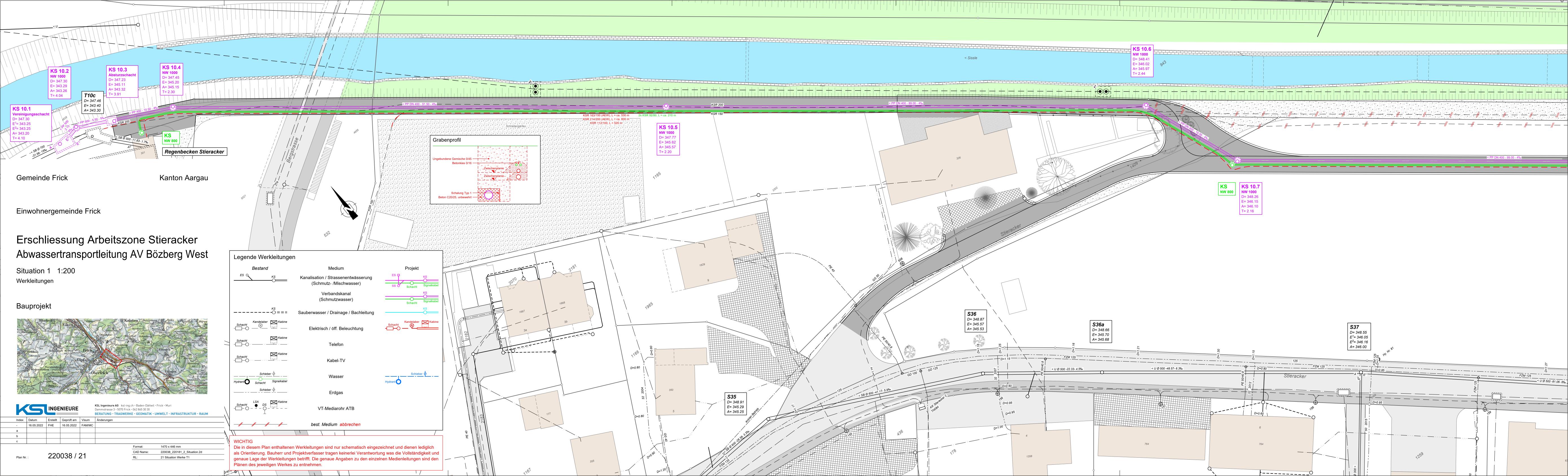
an Nr.: 220038 / 12

Format: 490 x 297 mm

CAD Name: 220038_2_Längenprofil_Strassenbau.2d

RL: Längenprofil 3





Gemeinde Frick Kanton Aa

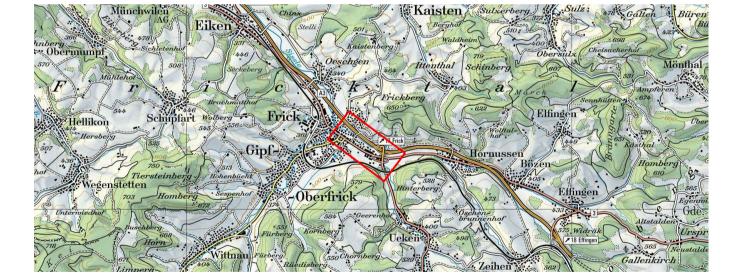
Einwohnergemeinde Frick

Erschliessung Arbeitszone Stieracker Abwassertransportleitung AV Bözberg West

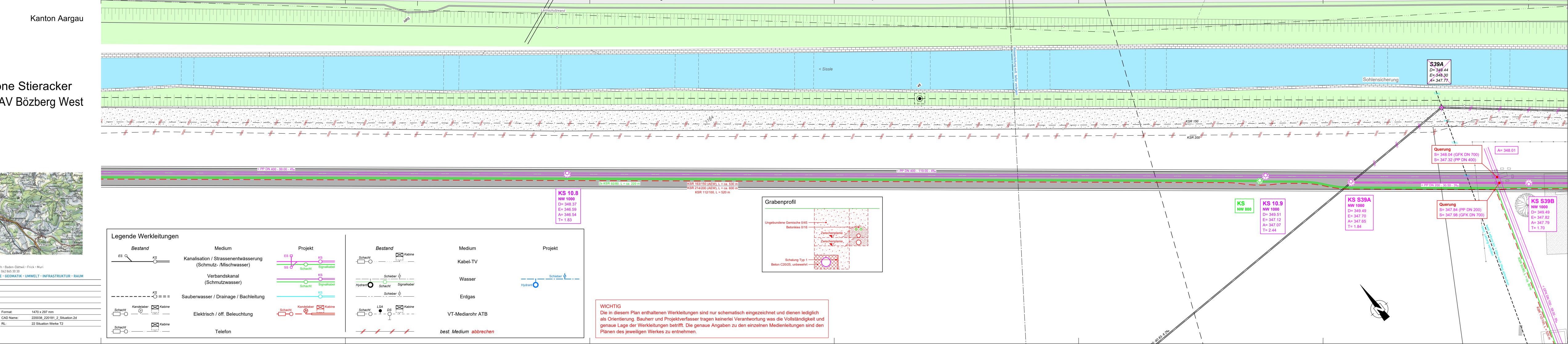
Situation 2 1:200

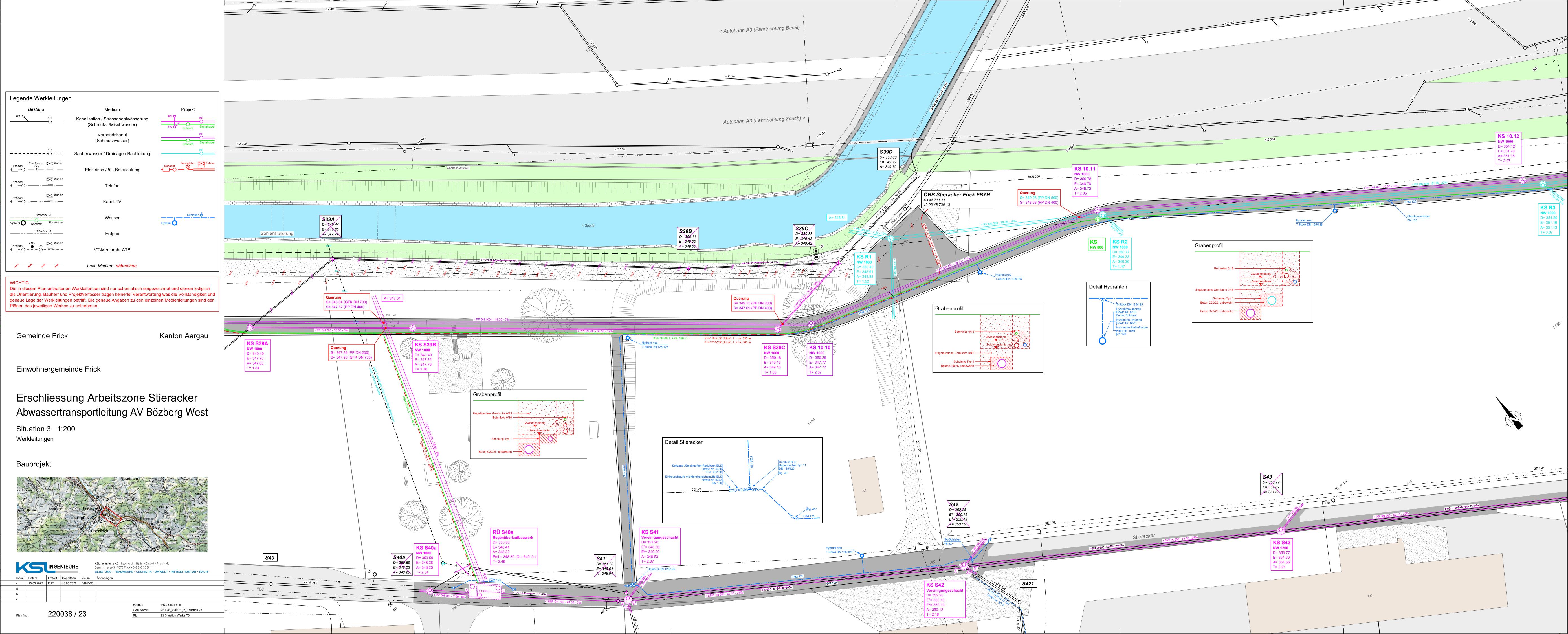
Werkleitungen

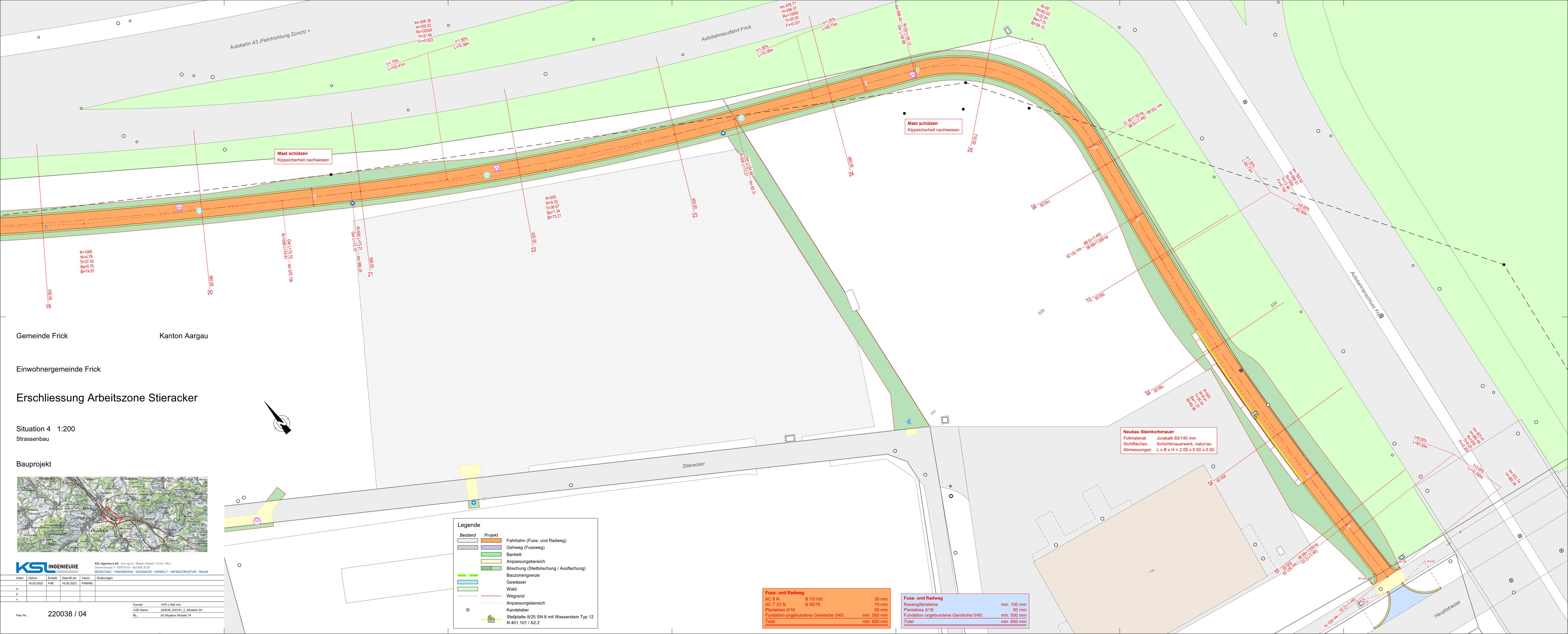
Bauprojekt

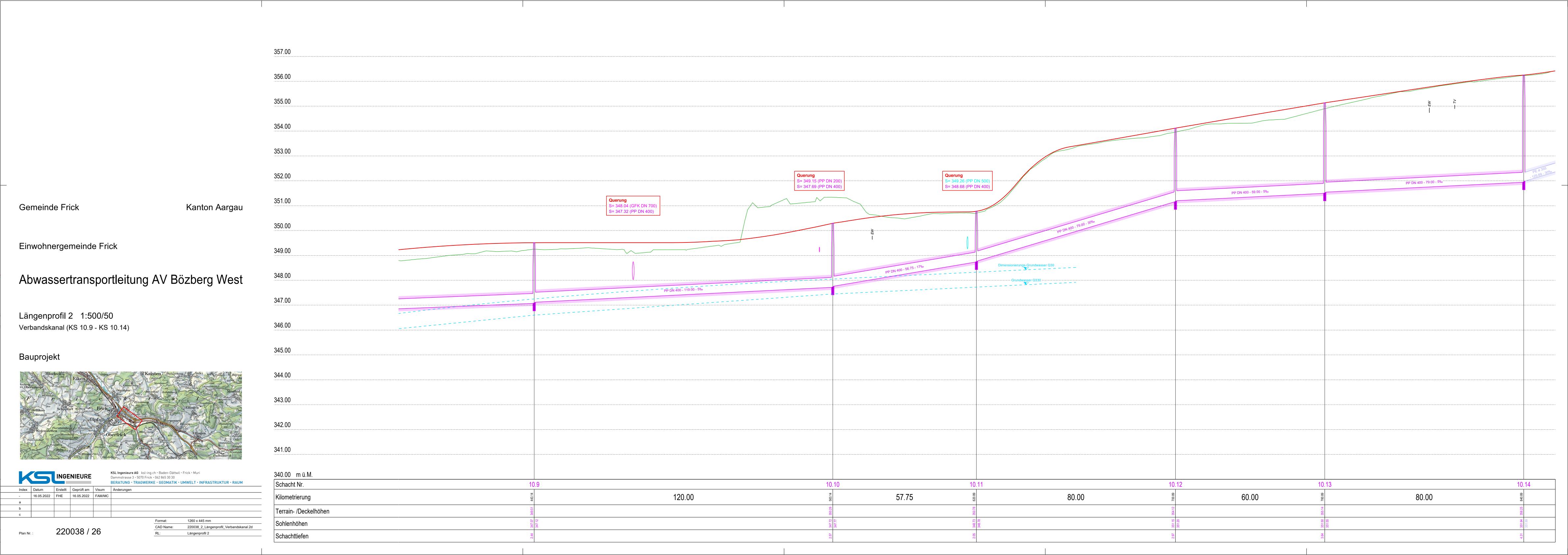












Gemeinde Frick Kanton Aargau 356.00 Einwohnergemeinde Frick 355.00 354.00 Erschliessung Arbeitszone Stieracker 353.00 Längenprofil 1:500/50 352.00 Schmutzwasserleitung Stieracker (KS S40a - KS S44) Entlastungsleitung (RÜ S40a - Sissle) Querung S= 348.04 (GFK DN 700 351.00 Bauprojekt S= 347.32 (PP DN 400) 350.00 S= 347.84 (PP DN 200 S= 347.98 (GFK DN 700) 349.00 HWS,Z5 348.96 SBR DN 700 - 23.50 - 5‰ HQ30 348.75 GFK DN 700 - 58.00 - 5‰ U ø 350 - 28.87 -348.00 U ø 400 - 56.70 -U ø 450 - 76.38 - 6‰ 347.00 346.00 m ü.M. Schacht Nr. S40 S39
 Index
 Datum
 Erstellt
 Geprüft am
 Visum
 Änderungen

 16.05.2022
 FHE
 16.05.2022
 FAM/MC
 £ 7.55 £ 24.08 63.37 59.82 60.29 58.00 Kilometrierung Terrain- /Deckelhöhen 1260 x 297 mm

Plan Nr. : 220038 / 27

CAD Name: 220038_2_Längenprofil_Schmutzwasser.2d

RL: Längenprofil 1

Schachttiefen

Kanton Aargau

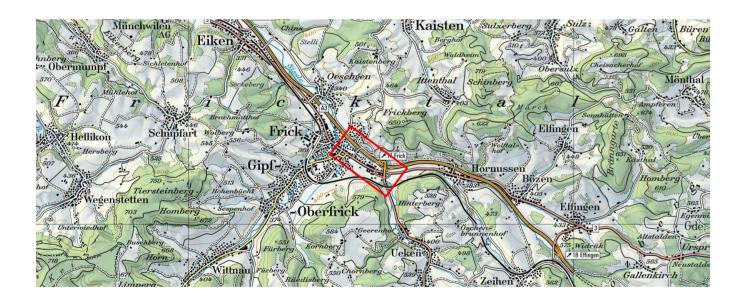
Einwohnergemeinde Frick

Erschliessung Arbeitszone Stieracker

Längenprofil 1:500/50

Sauberwasserleitung Arbeitszone Stieracker (KS R1 - KS R5)

Bauprojekt



INGENIEURE

KSL Ingenieure AG ksl-ing.ch · Baden-Dättwil · Frick · Muri
Dammstrasse 3 · 5070 Frick · 062 865 30 30
BERATUNG · TRAGWERKE · GEOMATIK · UMWELT · INFRASTRUKTUR · R.

Index Datum Erstellt Geprüft am Visum Änderungen

- 16.05.2022 FHE 16.05.2022 FAM/MC

| Format: 840 x 297 mm | CAD Name: 220038_2_Längenprofil_Sauberwasser.2d | RL: Längenprofil_1

356.00 355.00 354.00 353.00 352.00 S= 348.68 (PP DN 400) 351.00 350.00 349.00 348.00 347.00 346.00 345.00 m ü.M. Schacht Nr. 8.00 8 82.75 54.31 40.05 48.91 Kilometrierung Terrain-/Deckelhöhen Sohlenhöhen Schachttiefen

Kanton Aargau

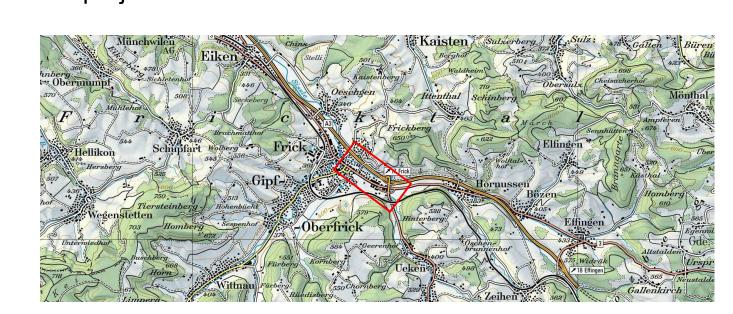
Einwohnergemeinde Frick

Erschliessung Arbeitszone Stieracker

Detailplan 1:20

Regenüberlaufbauwerk RÜ S40a

Bauprojekt



| K | 5 | INGE | NIEURE | KSL Ingenieure AG ksl-ing.ch · Baden-Dättwil · Frick · Muri Dammstrasse 3 · 5070 Frick · 062 865 30 30 BERATUNG · TRAGWERKE · GEOMATIK · UMWELT · INFRASTRUKTUR · RAUM | | | | | |
|-------|------------|----------|------------|------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|------------|-----------|--------------------|--|--|
| Index | Datum | Erstellt | Geprüft am | Visum | Änderungen | | | | |
| - | 16.05.2022 | FHE | 16.05.2022 | FAM/MC | | | | | |
| а | | | | | | | | | |
| b | | | | | | | | | |
| С | | | | | | | | | |
| | | | | | | Format: | 1050 x 594 mm | | |
| | | | | | | 0.4.0.4.1 | 000000 0 DÜ 040 04 | | |

Plan Nr. : 220038 / 29

Baukontrolle :

Sämtliche Masse sind vom Unternehmer auf eigene Verantwortung zu kontrollieren. Unstimmigkeiten sind sofort der Bauleitung zu melden.

Legende:

Ortbeton:
Beton C30/37, XC4 (CH), XD3 (CH), XA2 (CH), D_{max} 32, Cl 0.20, C3

Unterlagsbeton:
Beton C20/25, XC2(CH), D_{max} 32, Cl 0.10, C2

Füllbeton

Stahlüberdeckung 4cm

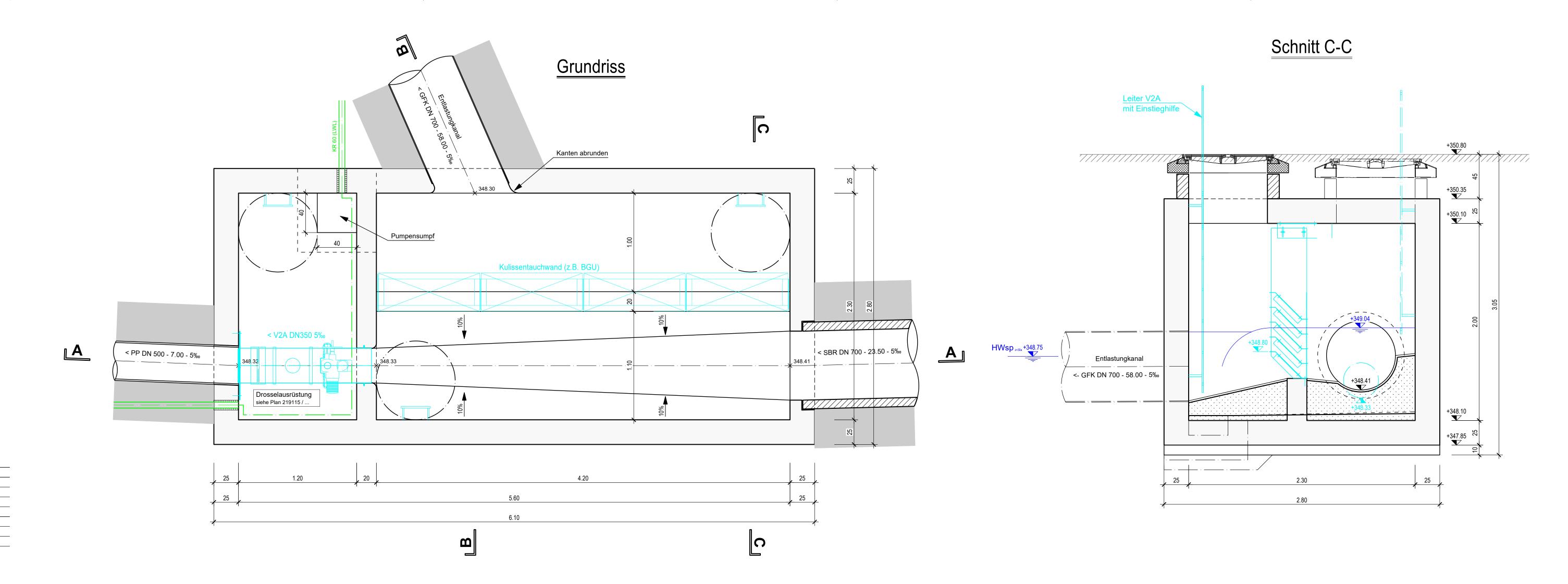
Sichtbare Kanten 2/2 cm abfasen
Sichtbare Oberflächen sauber abgerieben

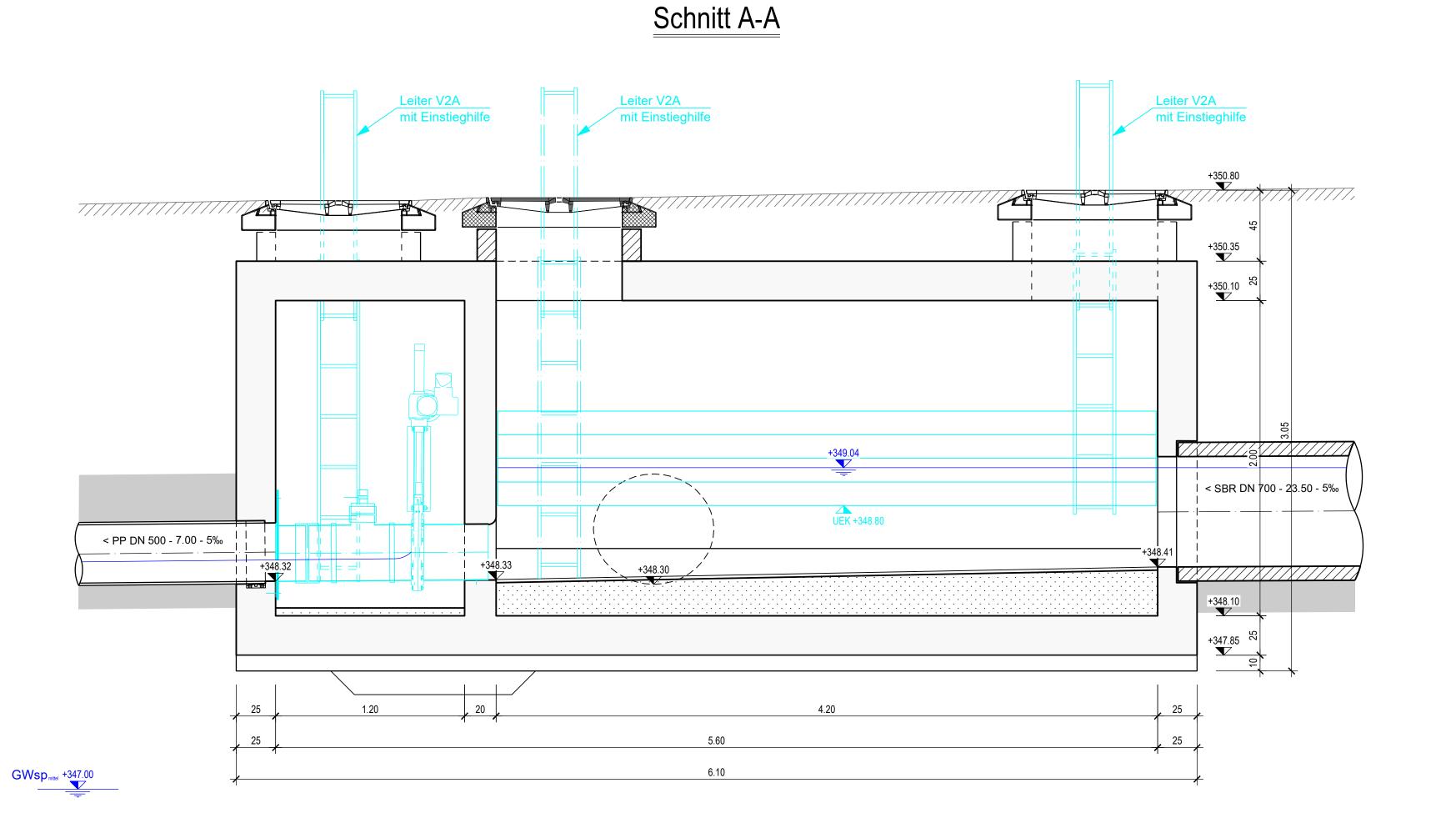
Fertigteil

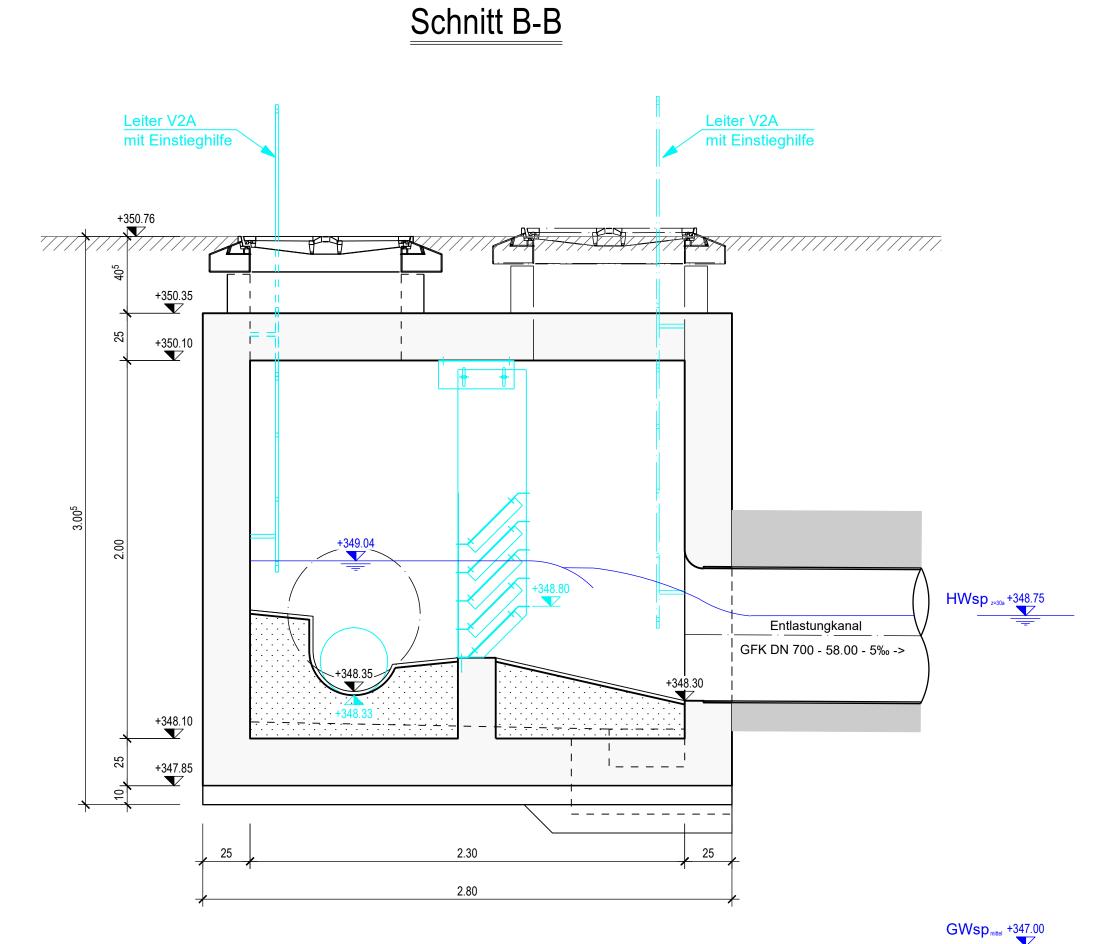
Hüllbeton gem. SIA 190 Norm Zementglattstrich wasserdicht, mindest. 2 cm

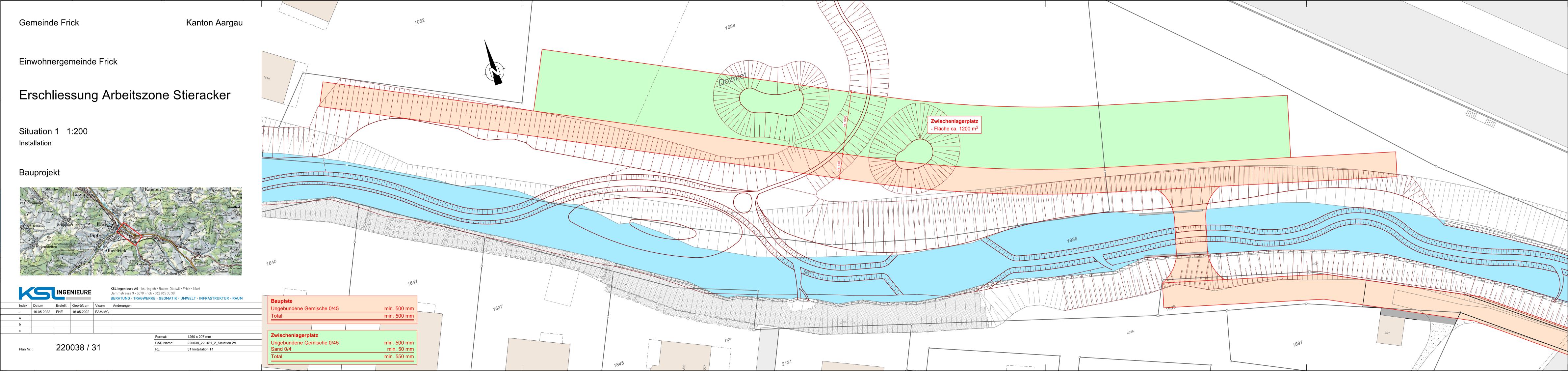
Metallbauarbeiten

Wasserspiegel (z = 30a)









Gemeinde Frick Einwohnergemeinde Frick Erschliessung Arbeitszone Stieracker

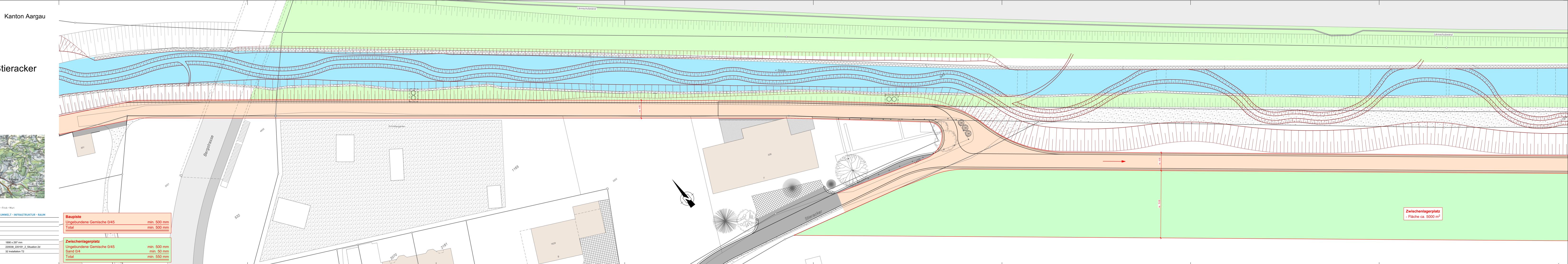


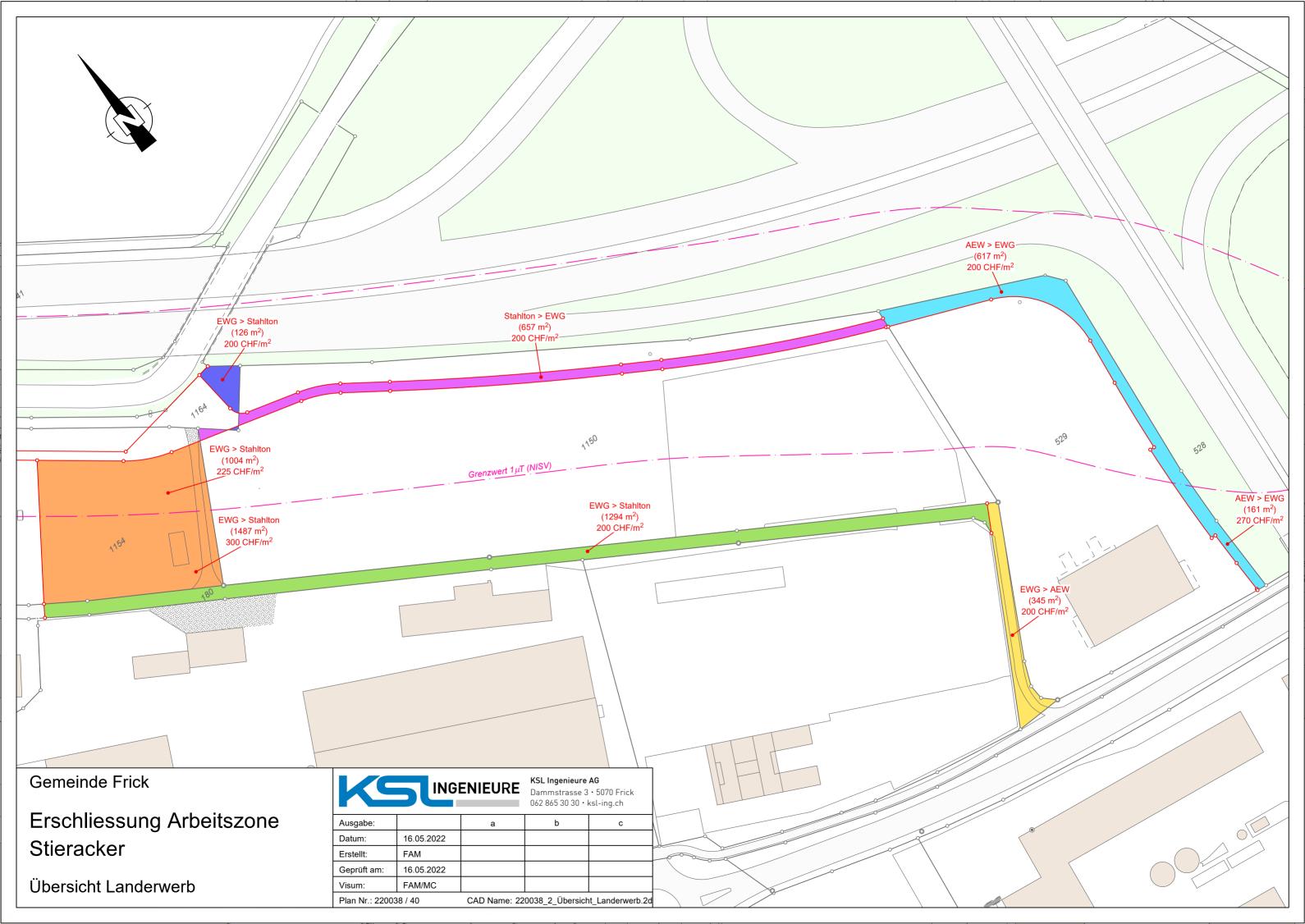


Format: 1890 x 297 mm

CAD Name: 220038_220181_2_Situation.2d

RL: 32 Installation T2 Plan Nr. : 220038 / 32





Gemeinde Frick Einwohnergemeinde Frick Sohlensicherung Erschliessung Arbeitszone Stieracker Landerwerb 1 1:200 vorübergehende Beanspruchung 5000 m² Parzelle 465
Einwohnergemeinde Frick
Abtretung
Total Abtretung
Zuteilung
Abtretung Netto
Vorübergehende
Beanspruchung
 Format:
 1890 x 297 mm

 CAD Name:
 220038_220181_2_Situation.2d

 RL:
 41 Landerwerb Frick T1
 Plan Nr. : 220038 / 41

