### **Gemeinde Vaduz**

# Überarbeitung Versickerungskarte Bestimmung Grundwasserhochstände für die Meteorwasserversickerung

## **Hydrogeologischer Bericht**

1766-B01 Mai 2013

Dr. Bernasconi AG

BERATENDE GEOLOGEN UND HYDROGEOLOGEN • CH-7320 SARGANS, RHEINSTRASSE 39

FON: 081 723 80 60, FAX: 081 723 85 70



### Inhaltsverzeichnis

1.	Ein	leitung	1
	1.1	Problemstellung und Zielsetzung	1
	1.2	Auftrag	1
	1.3	Verwendete Unterlagen	2
	1.4	Ausgeführte Arbeiten	2
2.	Erh	ebung der Datengrundlagen	3
	2.1	Konzept	3
	2.2	Mehrjährige Grundwasserspiegelmessungen	3
	2.3	Einrichtung Grundwassermesstellen	3
	2.4	Grundwasserspiegelmessungen 2012	4
3.	Au	swertung	5
	3.1	Jährlicher Hochwasserstand	5
	3.2	Bemessungs-Hochwasserstand	5
	3.3	Räumliche Auswertung, Erstellung Isohypsenplan	7
4.	Scl	nlussbemerkungen	8
5.	We	iteres Vorgehen	8

### Anhänge

- 1 Übersichtsplan mit Bemessungs-Isohypsen und Messstellen
- **2** Geologische Profile 1 : 50
  - 2A Bohrung Vaduz 4
  - 2B Bohrung Vaduz 5
- 3 Bohrrapporte
- 4 Diagramme der Grundwasserspiegelmessungen 2012

### Beilage

Versickerungskarte mit Bemessungs-Isohypsen

### 1. Einleitung

### 1.1 Problemstellung und Zielsetzung

Bei der Planung von Versickerungsanlagen gemäss GEP hat sich gezeigt, dass in Gebieten der Talebene, wo ein geringer Flurabstand des Grundwasserspiegels vorherrscht, gewisse Unsicherheiten zum massgebenden Grundwasserspiegel bestehen. In der Versickerungskarte des VGEP waren bis anhin Zonen ausgeschieden, welche einen Flurabstand von weniger als 3 m zum massgebenden, "höchsten" Grundwasserspiegel aufweisen. Da die Machbarkeit und insbesondere die Zulässigkeit von Versickerungsanlagen von diesem Bemessungs-Grundwasserspiegel abhängen, ergab sich der Bedarf, diesen Grundwasserstand konkret festzulegen. In Absprache mit der Gemeinde und dem zuständigen GEP-Ingenieurbüro Sprenger & Steiner Anstalt wurde daher die Erstellung eines Isohypsenplans vorgesehen, welcher die fraglichen Gebiete mit geringen Flurabständen – insbesondere die Bauzonen der Gemeinde Vaduz – abdeckt. In der Gemeinde Balzers wurde die gleiche Fragestellung mit separatem Auftrag parallel bearbeitet.

Für die Bestimmung des massgebenden Grundwasserhochstandes für die Planung und Bemessung von Versickerungsanlagen war eine statistische und räumliche Auswertung von Grundwasserspiegelmessungen erforderlich. Dazu wurden im Untersuchungsgebiet ergänzende Messstellen eingerichtet und im Frühjahr bis Sommer 2012 Grundwasserspiegelmessungen durchgeführt.

Nach einer ersten Auswertung und dem Entwurf des Isohypsenplans zeigte sich, dass zur Festlegung des massgebenden Grundwasserstandes eine breit abgestützte Lösung zu suchen war, welche die Anforderungen des VGEP berücksichtigt und im Sinne einer Abwägung des quantitativen und qualitativen Grundwasserschutzes steht. Am 11. März 2013 erfolgte eine Besprechung mit GEP-Ingenieur und den Zuständigen des Bauamtes Vaduz, Balzers und dem Amt für Umwelt des Fürstentums Liechtenstein um diese Frage zu klären. An der Besprechung wurde eine Definition des massgebenden Grundwasserspiegels beschlossen (Bemessungs-Hochwasserstand, vgl. Kapitel 3.2). Die entsprechenden Bemessungs-Grundwasserisohypsen sind mit dem vorliegenden Bericht dem AFU zur Vernehmlassung vorzulegen.

### 1.2 Auftrag

Die Gemeinde Vaduz hat der Dr. Bernasconi AG mit Schreiben vom 20. Januar 2012 den Auftrag zur Bestimmung der massgebenden Grundwasserhochstände für die Meteorwasserversickerung erteilt. Der Auftrag stützt sich auf den Vorgehensvorschlag mit Kostenschätzung vom 22. Dezember 2011 und die Ausführung erfolgte in Zusammenarbeit mit dem Ingenieurbüro Sprenger & Steiner Anstalt.

### 1.3 Verwendete Unterlagen

- [1] Der Grundwasserstrom des Alpenrheins, Wasser, Energie und Luft, Mai 1978.
- [2] TK Consult AG: Verschiedene Berichte und Darstellungen des Grundwassermodells Alpenrhein.
- [3] Wenaweser & Partner Bauingenieure AG: Die Grundwasserverhältnisse im Rheintal, 3. Ergänzungsbericht (1990 – 2007), Wasserspiegelhöhen 1990 – 2007, Bericht im Auftrag Amt für Umweltschutz FL, März 2008.
- [4] Dr. Bernasconi AG: VGEP, Zustandsbericht Versickerung der Gemeinde Vaduz, Hydrogeologischer Bericht und Versickerungskarte 1:5000 im Auftrag AZV, Juni 2007.
- [5] Dr. Bernasconi AG: Isohypsenplan des Grundwasservorkommens der Talebene des Fürstentums Liechtenstein, Bericht z.Hd. AFU Fürstentum Liechtenstein, August 2011.
- [6] Amt für Umweltschutz Kt. St. Gallen: Messdaten Hydrometrie, Messstationen Grundwasser, www.umwelt.sg.ch
- [7] Amt für Umwelt Fürstentum Liechtenstein: Messdaten der Grundwasserspiegelmessungen, 2008 Juli 2012, Datenlieferung AFU.
- [8] Wenaweser & Partner Bauingenieure AG: Die Grundwasserverhältnisse im Rheintal, Jahresbericht 2012, Bericht im Auftrag Amt für Umweltschutz FL, Januar 2013.

### 1.4 Ausgeführte Arbeiten

### Dr. Bernasconi AG, Sargans

- Erstellung Vorgehenskonzept, Projektbesprechungen,
- Auswahl geeigneter Messstellen,
- · Organisation und Begleitung der Bohrarbeiten,
- Installation von Datenloggern in Grundwassermessstellen,
- · Einholen von Daten bestehender Messstellen,
- Datenauswertung aller vorhandener Messdaten,
- Erstellung Isohypsenplan,
- Verfassen des vorliegenden Berichtes.

### Sprenger & Steiner Anstalt, Triesen

- Erstellung Vorgehenskonzept, Projektbesprechungen,
- Einmessung der Grundwassermessstellen,
- GIS-Arbeiten und Planerstellung.

### Studersond AG, Höfen

Durchführung von 2 Rammkernsondierungen à 10 m Tiefe

### 2. Erhebung der Datengrundlagen

### 2.1 Konzept

Für die Bestimmung des massgebenden Grundwasserhochstandes für die Bemessung von Versickerungsanlagen ist eine statistische und räumliche Auswertung von Grundwasserspiegelmessungen erforderlich. Dazu wurden bestehende Messdaten aus laufenden Grundwasserspiegelmessungen im angrenzenden Gebiet der Schweiz und des Fürstentums Liechtenstein zusammengestellt (vgl. Kap 2.2). Da mit den bestehenden Messstellen die räumliche Abdeckung der Bauzonen der Gemeinde Vaduz nicht optimal gewährleistet werden konnte, wurden zwei zusätzliche Grundwassermessstellen erstellt (vgl. Kap. 2.3) und mit Datenloggern zur permanenten Aufzeichnung des Grundwasserspiegels ausgerüstet (vgl. Kap. 2.4).

### 2.2 Mehrjährige Grundwasserspiegelmessungen

Als Referenz-Messstellen mit permanenten, langjährigen Messreihen konnten für das Untersuchungsgebiet die benachbarten Grundwasserpegeln des Kt. St. Gallen beigezogen werden (HG 3352 Wartau, HG 3251 Sevelen und HG 3253 Sevelen gemäss [3]). Bei diesen Messstellen liegen Datenreihen der Grundwasserstände seit Beginn der 80er Jahre vor. Am südlichen und nördlichen Rande des Untersuchungsgebiets von Vaduz bestehen Grundwassermessstellen des Amtes für Umwelt FL, welche permanente Aufzeichnungen der Grundwasserstände ab 2008 aufweisen (Messstellen 8.0.30, 8.0.60, 12.0.30 und 12.0.80). Die entsprechenden Daten wurden vom AFU zur Verfügung gestellt [7]. Aus bisher durchgeführten Messkampagnen mit Einzelmessungen bei Grundwassermessstellen und Gewässerpegeln im Fürstentum Liechtenstein ([3] und [8]) konnten hydraulische Beziehungen zwischen Grundwasserträger und Oberflächengewässer abgeleitet werden.

### 2.3 Einrichtung Grundwassermesstellen

Zur räumlichen Gebietsabdeckung wurden zwei Bohrungen à 10 m Tiefe erstellt und als Grundwassermessstellen mit 2" Kleinfilterrohr ausgebaut. Die Standorte sind wie folgt (vgl. Plan in Anhang 1):

- Vaduz 4, Parzelle Nr. 812, bei Spielplatz Gebiet Underau
- · Vaduz 5, Parzelle Nr. 478, bei PW Haberfeld

Der angetroffene geologische Aufbau ist den Bohrprofilen in Anhang 2 zu entnehmen. Bei beiden Bohrungen wurden unter geringmächtiger Deckschicht die Rheinschotter erschlossen, welche aus sauberem bis siltigem Kies mit Sand bestehen. In der Abfolge wurden auch einzelne Sandlagen angetroffen.

### 2.4 Grundwasserspiegelmessungen 2012

Im Untersuchungsgebiet wurden drei Drucksonden mit Datenlogger zur Aufzeichnung des Grundwasserspiegels installiert. Die Installation erfolgte in den Messstellen Vaduz 4 und Vaduz 5 sowie bei einer bestehenden Messstelle (KB3, Kirchstrasse, vgl. Anhang 1).

Die Ganglinien der zwischen 14.3. – 20.9.2012 aufgezeichneten Grundwasserständen sind im Diagramm in Anhang 4 dargestellt.

### 3. Auswertung

### 3.1 Jährlicher Hochwasserstand

Für die statistische Auswertung der Grundwasserstände wurden in einem ersten Ansatz die Hochwasserstände (Jahresmaxima) bestimmt. Dazu wurden die langjährigen Messungen der Grundwasserpegel des Kt. St. Gallen und die mehrjährigen Messungen der Grundwasserpegel des AFU Fürstentum Liechtenstein ausgewertet. Die Mittelwerte der Jahresmaxima der jeweiligen Messperiode sind in der nachfolgenden Tabelle 1 aufgeführt.

Dabei zeigte sich, dass die im Jahre 2012 erfassten Hochwasserstände – mit Maxima Anfang Juni – im Allgemeinen etwa dem Mittel der langjährigen jährlichen Hochwasserständen entsprechen. Mit Ausnahme der weit westlich des Rheins gelegenen Referenz-Messstelle HG 3253 betragen die Abweichungen des Maximums 2012 gegenüber den Mittelwerten der Messperioden 1989 – 2012 resp. 2008 – 2012 weniger als 0.1 m. Damit kann die beobachtete Messperiode 2012 bezüglich einem mittleren Hochwasserstand als repräsentativ bezeichnet werden. Für die weitere Auswertung der Hochwasserstände ist diese Messperiode somit geeignet.

### 3.2 Bemessungs-Hochwasserstand

Der massgebende Grundwasserhochstand für die Planung und Bemessung von Versickerungsanlagen (Bemessungs-Hochwasserstand) soll so definiert sein, dass die Aspekte des qualitativen und quantitativen Grundwasserschutzes sowie die Anforderungen der örtlichen GEP-Planung ausgewogen berücksichtigt werden. Anlässlich der Besprechung vom 11. März 2013 mit GEP-Ingenieur und den Zuständigen des Bauamtes Vaduz, Balzers und dem Amt für Umwelt des Fürstentums Liechtenstein, zeigte sich, dass eine strikte Auslegung als maximaler jährlicher Hochwasserstand zur gebietsweisen Verhinderung des Baus von Versickerungsanlagen und zu bedeutenden Umsetzungsproblemen bei der Gemeinde Vaduz und Balzers führen würde. In Absprache mit allen Zuständigen wurde daher folgende Definition des Bemessungs-Hochwasserstandes als zweckmässig und umsetzbar festgelegt:

Der Bemessungs-Hochwasserstand soll ein Niveau des Grundwasserspiegels sein, welches statistisch gesehen während 90% des Jahres eingehalten resp. unterschritten wird; während 10% des Jahres (36 Tage) ist mit höheren Grundwasserspiegeln zu rechnen. Diese treten in der Regel im Frühling bis Frühsommer im Zusammenhang mit der alpinen Schneeschmelze im Einzugsgebiet des Rheins auf. Dabei gilt es zu beachten, dass der besagte Grundwasserhochstand nicht zwingend mit Niederschlagsereignissen zusammenfällt; somit ist die effektive Anzahl Tage an denen eine Meteorwasserversickerung bei hohem Grundwasserstand stattfindet deutlich geringer.

Die Differenz zwischen dem mittlerem Jahresmaximum und dem Bemessungs-Hochwasserstand, welche der kurzfristigen Unterschreitung des Flurabstandes zu einer Versickerungsanlage entspricht, ist gebietsweise unterschiedlich. Sie beträgt im Grundwasserleiter der Talebene östlich des Binnenkanals rund 0.2 – 0.3 m. Im Gebiet westlich des Binnenkanals sind aufgrund des stärkeren Einflusses des Rheins Differenzen von bis zu 0.5 m zu erwarten.

Als Datenbasis für die Bestimmung des Bemessungs-Hochwasserstandes konnten die vorhandenen Tagesmittel des Grundwasserspiegels der Beobachtungsperiode 2012 von 6 Messstellen verwendet werden. Diese Messungen umfassen im vorliegenden Fall kein vollständiges hydrologisches Jahr; sie decken jedoch die Hochwasserperiode ab und entsprechen gemäss Kap. 3.1 einem Jahr mit mittleren Hochwasserständen. Als Beispiel zur Bestimmung des Bemessungs-Hochwasserstandes ist die Auswertung bei der Messstelle Vaduz 4 in Abbildung 1 aufgeführt. Diese liegt im zentralen Teil des Untersuchungsgebiets von Vaduz und weist einen typischen Verlauf der Ganglinie auf. Im Diagramm sind die Messwerte der Hochwasserstände nach ihrer Grösse abnehmend klassiert (Ausschnitt 100 Tage). Der massgebende Grundwasserstand ergibt sich aus dem Schnitt bei 36 Tagen (rote Linie). In der nachfolgenden Tabelle 1 sind die Bemessungs-Hochwasserstände für alle benutzten Messstellen mit ausreichender Datenbasis angegeben.

**Abbildung 1** Bestimmung Bemessungs-Hochwasserstand, Beispiel Messstelle Vaduz 4 (rote Linie = Schnitt bei 36 Tagen)

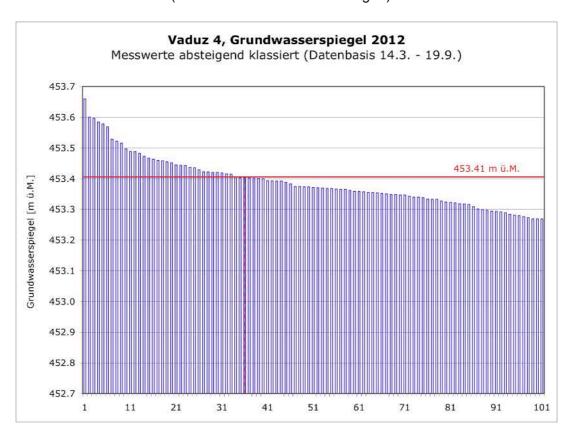


Tabelle 1 Zusammenstellung Hochwasserstände

Messstelle	Jährlicher Hocl m ü.M.	hwasserstand		Bemessungs- Hochwasser-
	Mittelwert Jahresmaxima 1989 - 2012	Mittelwert Jahresmaxima 2008 - 2012	Jahresmaxi- mum 2012	stand <sup>1)</sup> m ü. M.
Messstellen Kt. SG				
HG 3352 Wartau	464.84	464.92	464.85	
HG 3251 Sevelen	456.82	456.94	456.89	
HG 3253 Sevelen	454.50	454.86	454.87	
Messstellen AFU				
8.0.30		456.39 <sup>2)</sup>	Daten fehlen	_
8.0.60		455.97	455.91	455.70
12.0.30		446.86	446.93	446.48
12.0.80		446.93	446.99	446.68
Messstellen Vaduz				
Vaduz 4			453.69	453.40
KB 3			453.32	453.08
Vaduz 5			452.44	452.20

<sup>1)</sup> Bemessungsniveau statistisch während 90% des Jahres eingehalten

### 3.3 Räumliche Auswertung, Erstellung Isohypsenplan

Ausgehend von den lokal bestimmten Bemessungs-Hochwasserständen konnte der Isohypsenplan des Grundwasserspiegels im ganzen Untersuchungsgebiet der Talebene konstruiert werden. Als Referenz-Messstellen dienten die 6 Messstellen mit geeigneten Daten (bestehende Messstellen AFU und ausgewählte Messstellen Gemeinde, vgl. Tabelle 1 und Anhang 1). Dabei erfolgte eine hydrogeologische Interpretation, welche sich unter anderem auf den Isohypsenplan des Mittelwasserstandes ([5], Datenbasis: 27 Grundwassermessstellen und Gewässerpegel in Vaduz) und weitere Messdaten von Grundmessstellen und Gewässerpegeln im Fürstentum Liechtenstein ([3] und [8]) abstützen konnte.

<sup>&</sup>lt;sup>2)</sup> Daten ohne 2012

### 4. Schlussbemerkungen

Der vorliegende Isohypsenplan des Bemessungs-Hochwasserstandes berücksichtigt die Anforderungen des VGEP und stellt eine Abwägung von Aspekten des quantitativen und qualitativen Grundwasserschutzes dar, welche sich auf die Beschlüsse der genannten Besprechung vom 11. März 2013 stützt. Der Isohypsenplan dient folgenden Zwecken:

- Er stellt ein Planungselement der Versickerungskarte des GEP dar und dient als wichtiges Hilfsmittel für die Planung und Bemessung von Versickerungsanlagen; damit erhöht sich die Planungssicherheit.
- Er soll gewährleisten, dass Versickerungsanlagen auch in Gebieten mit relativ niedrigem Flurabstand optimal realisiert werden können; dies unter Berücksichtigung des üblicherweise geforderten Minimalabstandes von 1.0 m ab Sohle der Versickerungsanlage zum Bemessungs-Hochwasserstand.

Beim vorliegenden geringen Flurabstand des Grundwasserspiegels in weiten Teilen der Talebene ergeben sich Einschränkungen bei der Wahl der Versickerungsanlage. Erfahrungsgemäss sind in solchen Fällen die Versickerungstypen 1b (Versickerungsbecken/humusierte Mulde) und 2 (Kieskörper) am besten geeignet, wobei auf eine optimierten Gestaltung bezüglich der Höhen zu achten ist.

### 5. Weiteres Vorgehen

Es wird folgendes weiteres Vorgehen empfohlen:

- Einreichung dieses Berichtes mit der aktualisierten Versickerungskarte durch die Gemeinde an das Amt für Umwelt zur Vernehmlassung,
- Prüfung der Unterlagen durch das Amt für Umwelt,
- Information des Abwasserzweckverbandes betr. Überarbeitung der Versickerungskarte,
- Ausser Kraftsetzung der bestehenden und In Kraftsetzung der aktualisierten Versickerungskarte durch die Gemeinde,
- Publikation der aktualisierten Versickerungskarte.

1766-B01

6. Mai 2013

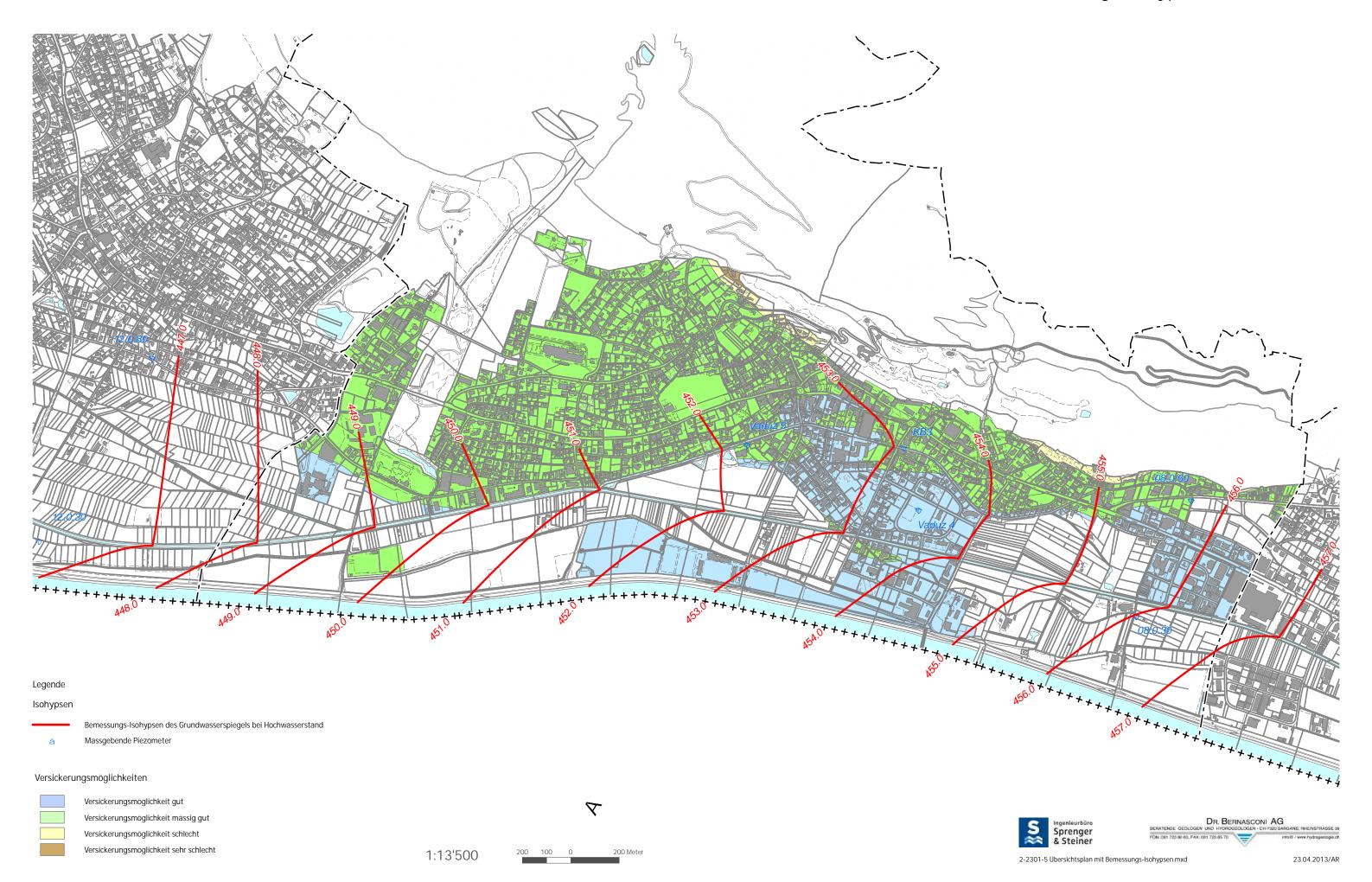
Sachbearbeiter:

P. Bissig

Dr. Bernasconi AG Beratende Geologen und Hydrogeologen

R. Bernasconi

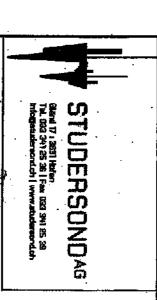
## Anhänge



### **Gemeinde Vaduz** Anhang 2A Versickerungskarte GEP - Isohypsenplan 28.2.2012 Datum: **Geologisches Profil** 1:50 Bohrfirma: Studersond AG / A. Kunz Vaduz 4 Bohrart: Dreh-Rammkernsondierung Dr. Bernasconi AG 1766 Enddurchmesser: 140 mm BERATENDE GEOLOGEN UND HYDROGEOLOGEN P. Bissig 757'753/222'546 Koordinaten: RHEINSTRASSE 39 CH-7320 SARGANS Terrainkote: Überstand: 15.3.2012 455.18 müM 0.89 m info@hydrogeologie.ch www.hydrogeologie.ch Einbau Tiefe Profil **Beschreibung** Geologie 2" PVC Überschwembraungrauer, stark siltiger Feinsand m Voll mungssedimente 0 - 0.1 m: humos 0.5 I 1 Ī 1 Ī ı grauer, sauberer - leicht siltiger Kies, wenig -I reichlich Sand, vereinzelt Steine ø 0.12 m I GWSp. 1 28.2.2012 3.22 m ab OKR ı 1 1 Ī ı 1 ı 3 grauer, leicht siltiger Kies, reichlich - viel Sand, Rheinschotter 1 Filter vereinzelt Steine ø 0.12 m Ī I ı 6.3 grauer, sauberer Sand, vereinzelt Kies ı 6.5 ı grauer, sauberer - leicht siltiger Kies, reichlich I Sand ı I 1 I grauer, leicht siltiger Kies, reichlich Sand m Schlammsack 0 10.0 Bemerkungen: Kieskomponenten kantengerundet bis gut gerundet, polymikt

### **Gemeinde Vaduz** Anhang 2B Versickerungskarte GEP - Isohypsenplan Datum: 29.2.2012 **Geologisches Profil** 1:50 Bohrfirma: Studersond AG / A. Kunz Vaduz 5 Bohrart: Dreh-Rammkernsondierung Dr. Bernasconi AG 140 mm 1766 Enddurchmesser: BERATENDE GEOLOGEN UND HYDROGEOLOGEN 757'631/223'294 P. Bissig Koordinaten: CH-7320 SARGANS RHEINSTRASSE 39 15.3.2012 Terrainkote: 454.05 müM Überstand: 1.03 m info@hydrogeologie.ch www.hydrogeologie.ch Einbau Tiefe Profil **Beschreibung** Geologie 2" PVC brauner, siltiger Feinsand, humos Wechsellagerung (braungrau - grau): **Auffüllung** - siltiger Kies mit Sand - Silt / Feinsand mit Kies, vereinzelt Ziegelstücke 3 u. Holz braungrauer - grauer, mässig - stark siltiger Überschwem-Feinsand, feingeschichtet, mungssedimente 1.6 - 1.9 m: mit Torflagen 1.9 1 GWSp. Ī 29.2.2012 I 3.08 m ab OKR I 1 ı I ı I I ı grauer, sauberer - leicht siltiger Kies, I reichlich Sand, ı 4.2 - 6.2 m: Kies vorw. mittel - grob 6.4 m: Stein ø 0.15 m I I 3 Rheinschotter Filter I ı ı ı I I Ī ı I grauer, sauberer - leicht siltiger Sand, wenig Kies 1 1 ı ı I grauer - beigegrauer, sauberer - mässig siltiger Kies, reichlich Sand 10.0 Bemerkungen: Kieskomponenten kantengerundet bis gut gerundet, polymikt

Anhang 3
Bohrrapporte



# BOHRPROTOKOLL / RAPPORT

Dr. Bernasconi H6

Isohypsenplan.

Auftraggeber: \_\_\_\_\_

Protokollführer K.1 76

DREH-RAMMKERNSONDIERUNG ø 140 Nr. Datum 28 2

**Cympleses** Grundbruch durchbohren mit Wasserkühlung durchbohren ohne Wasserkühlung D Ohne Yendhrung Bodenproben ø 100 YON SCHWELL NORMAL 8 Mit dem Kennrohr (s. 102) vorstechen; denn Dirakte Entrahma der Probe verrohrt (ø 140) Beim Bahren den Grundbruch verhindern Fels, Block, Betonplatte usw. Fels, Block, Betonplatte usw. die Verrohrung (s 140) nachziehen Enthahme auf gesamter Bohrtiefe Wit. Kemrohr stechen, ohne Venohrung 2 Bohrzeit in SEHR LANGSAM (> 16" / m) Z LANGSAM Feetigket 2 Schrägbohrung bis 45° angesetzt Plezometerrohr Belag aufspitzen Kels Wasser Betoriplatte auffräsen Keine Vorbereitungsarbeiten Ergänzende Bemerkungen Ø Ø Terrain Standrohr Antzahi Anzahi Anzahi Anzak Dauer Dauer Auffülen mit Kles/Spitt Schacht mit Verschluss Standrohr - Uberstand Plezometer mit Geotextil Abdichtung mit Compectoritm . Auffüllen mit Bohrgut Keine Auffüllung Stumpfrohr / Gaspegel Plezo-Überetand Abdictitung Compactorit Voltrohr Keine Abschlussarbeiter Enklesen Filterrohr Plezometer // Gaspege Kein Plezometer Ø 3 ∌

Bohrloch mit Teer auffüllen

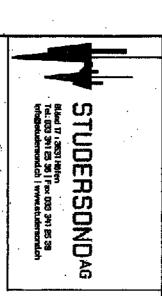
Bohrloch zubetonieren

Standrohr mit Verschluse

Ø. Ø.

Bohrgut erasorgen nicht kontaminiert

Bohrgut emsorgen kontamirien



# **BOHRPROTOKOLL / RAPPORT**

Protokolführer \_\_\_

Auftraggeber:

Projekt:

Dr. Bernasconi Af

so hypsomplan

DREH-RAMMKERNSONDIERUNG ø 140 Nr.

Datum 29 2 . K

•	ert	Bohrgut entsorgen konterninlert						-	<u> </u>				L	┝	$\vdash$		Ŀ	<b> </b>	
10	<b>eminiert</b>	Bohrgut entsorgen nicht kontaminiert				14. 24.			-						H		_		
		Bohrloch mit Teer auffüllen						_		L,	ĬX.	//	X		_		Κ	Ĭο	ß
		Bohrloch zubetonieren			<u>ن</u> وند الا					•	X	7	X	-			Z	৫	مر
		• :								-	X		Z	-		_		بخا	ų
\	03	Standrohr mit Verschluss							<u>:</u>	<u> </u>	7	2	X	$\vdash$	H	_	Z	ų	5
	Ø	Schacht mit Verschluss								_	УX	/	X				1	6	V
		Keine Abschlussarbeiten								<u> </u>	メ			$\vdash$	$\vdash$		Z	in.	4
			,							L.,	ľX	/		<u> </u>		_	X		~
								 	$\vdash$	ļ	×			┝	-		Ŕ	į,,	?
		Abdichtung mit Compactonitm			-					<u> </u>	×	1	L	<del> </del>			X	دم	_
	3	Auffüllen mit Kies/Splitt						<u> </u>	H		×	<u>,</u>		$\vdash$			又	_	0
	3	Auffüllen mit Bohrgut					·		밀	<b>z</b>	S	Minuten	F	Е	ດ ຫຼ	8	Α	돭	Yon
		Keine Auffüllung			emerkungen	Ergänzende Be			<b>E</b>	Festigksk	Ī	Bohrzett In		3	Bohrvorgang	땅	H	Ties	
																			***
	1	Abdichtung Compactonit	Datuer		Anzahi			6' / m)	<b>₩</b> (>1	NGSA	SEHR LANGSAM (> 15' / m)		SL		7	NORMAL	Z.	_	z
	<i>د</i> ا	Enklesen	Dauer		Anzahi				MA	MASSMAL		_			F	SCHNEL	95	·  -	S
) /o	1 3	Stumphohr / Gaspegel	Dauer		Anzahi														
2   1	<b>%</b>	Filterrotur	Dauer.	,	. Hezon				String	bruch y	in Grund	Beim Bohren den Grundbruch verhindern		7				ruch	Grundbruch
) 2	2 0	Vollrohr			Ñ.	s 45° angese	Schrägbohrung bis 45° angesetzt				onplatte	Fels, Block, Betonplette user	Fels	Ш	氢	玄	Wasse	durchbohren mit Wasserkühlung	durchb
	4	Standrohr - Überstand			Ø		Belag sufspitzen	,		USW.	onplatte	Felia, Block, Betonplatte usw.	Fels	0		Serki	TB ¥48	durchbohren ohne Wasserkühlung D	durchb
		Plezo-Überstand			0		Betonplatte auffräsen	6	nohrun	By eta	echen, o	Mit Kemrohr stechen, ohne Verrohrung	ş	n			<b>12</b> .	Ohne Verrohrung	Ohne V
					sarbelten	Keine Vorbereitungs	. Keine Vo		3	achzie	(8 140) (	die Verrohrung (ø 140) nachziehen	윤	]				-   .	
	Ø	Plezometer mit Geotextii						dann	chen;	) worste	hr (m 102	Mit dem Kernrohr (ø 102) vorstechen; dann	Mild	Œ				a	zweistufig
7/	100	Piezometer # Carriage	08		Standrohr		Piezometerrohr	e 140)	mohrt (	obe we	ne der P	Direkte Entnahme der Probe verrohrt (s. 140)	Dire	>					nomai
		Kein Piezometer 🚕 🏋		L	Terrain	٠.	Kein Wasser		ä	Bohrtle	esainter	Entrahme auf gesainter Bohritefe	5				8	Bodenproben # 100	Bodene

# Diagramm der Grundwasserpiegelmessungen 2012 14.3.2012 - 20.9.2012

