Ingenieurgeologisches Büro

Baugrund – Altlastenerkundung – Hydrogeologie – Erd- und Grundbaulabor

Ingenieurgeologisches Büro Bohné Endenicher Straße 341 – 53121 Bonn

Björn Bohné

Diplom Geologe BDG

Gemeinde Ruppichteroth

Endenicher Straße 341

53121 Bonn

Fachbereich 3.1

Tel. 0228 / 220256

Herrn Lang

Fax 0228 / 224821 Mobil 0171 / 2763457

Rathausstraße 18

igb@bohnee.de www.bohnee.de

53809 Ruppichteroth

Ihre Nachricht

Ihr Zeichen

Unser Zeichen 9110-G

Datum 22.09.2016

Baugrundgutachten

BV:

Neubau einer Rettungswache Gem. Ruppichteroth, Flur 13, Flurstück 262 53809 Ruppichteroth, Bergstraße

Auftraggeber:

Gemeindeverwaltung Ruppichteroth Rathausstraße 18 53809 Ruppichteroth

Anlagen:

- 1. Lageplan mit Untersuchungsstellen 1:1.750
- 2. Bohrprofile nach DIN 4023 1:25 / 1:200
- 3. Schichtenverzeichnisse Bohrungen

1. Veranlassung, Situation

Die Gemeindeverwaltung Ruppichteroth plant den Neubau einer Rettungswache in der Bergstraße in Ruppichteroth auf o.g. Flur. Die Örtlichkeit ist in der Anlage 1. dargestellt.

Das Ingenieurgeologische Büro Bohné wurde auf Grundlage des Angebotes A16-118 vom 13.05.2016 mit einer Baugrunduntersuchung und der Erstellung des hiermit vorgelegten Baugrundgutachtens beauftragt.

2. Durchgeführte Untersuchungen

Am 02.08.2016 wurden vom Ingenieurgeologischen Büro Bohné im Bereich der geplanten Baufläche 4 Sondierbohrungen (B1-B4) Ø 50/36mm Rammkern bis in eine Tiefe von 1,5m bis 1,8m unter Flur mit niedergebracht. In der jeweiligen Abbruchtiefe stellte sich aufgrund des hohen Bohrwiderstandes kein weiterer Bohrfortschritt ein.

Aus dem Bohrgut der Bohrungen wurden im Handversuch vor Ort die Schichtgrenzen, Kornverteilungen, Plastizitäten und Konsistenzen bestimmt sowie die Lagerungsdichten aus dem Eindringwiderstand beim Eintreiben der Sonde abgeleitet.

Die Untersuchungspunkte sind nach Lage und Höhe eingemessen und in den Lageplan (Anlage 1.) eingetragen. Kartographische und vermessungstechnische Grundlage hierzu bildete der vom AG zur Verfügung gestellte Lageplan. Bezugspunkt für das Nivellement war der Kanaldeckel in dem anliegenden "Rosenweg".

Die Erkundungsbohrungen sind als Säulenprofile grafisch nach DIN 4023 in der Anlage 2. in höhenrichtig dargestellt, die Schichtenverzeichnisse der Bohrungen befinden sich in der Anlage 3.

Wie üblich sind die Untersuchungsergebnisse nur an den jeweiligen Untersuchungsstellen für Einzelheiten des Schichtenaufbaus gültig.

3. Verwendete Unterlagen

- Geologische Karte 1: 25.000, Blatt 5110 Ruppichteroth (incl. Erläuterungen), 1979,
 GLA NRW
- Ergebnisse der am 02.08.2016 durchgeführten Bohrungen
- Abfrage zur Zuordnung von Orten zu Erdbebenzonen der DIN EN 1998-1/
 NA:2011-01 unter Zugrundelegung der Koordinaten der jeweiligen Ortsmitten http://www.gfz-potsdam.de/din4149 erdbebenzonenabfrage/
- Abfrage von Grundwasserstandsmessstellen in NRW http://www.elwasweb.nrw.de/elwas-web/map/index.jsf

4. Bodenverhältnisse

Der untersuchte Baugrund befindet sich in Ruppichteroth in leicht hängiger Lage. Geologisch ist die Örtlichkeit dem Rheinischen Schiefergebirge zuzurechnen. Laut geologischer Karte und eigener örtlicher Erfahrung wird der nähere Untergrund dieses Bereiches von Ton-, Schluff- und Sandsteinen des Devons in Wechsellagerungen aufgebaut. Darüber befindet sich oft eine unterschiedlich starke Verwitterungsschicht dieser Materialien.

Der untersuchte Baugrund ist nach DIN EN 1998-1/ NA:2011-01 der Erdbebenzone 0 und der Untergrundklasse R zuzurechnen.

Folgende Schichteinheiten konnten mit den Sondierungen bis 2,0m unter Flur erfasst werden (s. hierzu Anlagen 2. u. 3.):

Baugrundschicht 1: Lehmboden

Auf einen ca. 20-25 cm starken Mutterboden folgend wurde bei mittelschwerem Bohrfortschritt ein Lehmboden angetroffen. Hauptbestandteil dieses Substrats sind Schluffe (Anlage 2. oliv dargestellt) mit Nebenanteilen an Ton (Anlage 2. violett). Des Weiteren sind geringe Sand- und Steinanteile enthalten. Der mittelplastische Lehmboden zeigte in den durchgeführten Handversuchen zunächst eine steife bis halbfeste Konsistenz, ab 0,7m bis 1,0m unter Flur wurde eine weiche bzw. weich bis steife Konsistenz festgestellt.

Geologisch handelt es sich um Zersetzungsprodukte des nachfolgenden Grundgebirges.

Geotechnische Klassifikation:

DIN 18 196 Bodengruppen UM; DIN 18 300 Bodenklasse 4; Frostschutzklasse F3.

Baugrundschicht 2: Fels, verwittert

Auf den Lehmboden folgend wurde mit den Bohrungen ab 1,1m bis 1,50m unter Flur bei schwerem Bohrfortschritt ein verwitterter Fels (Anlage 2. grün dargestellt) mit Schluff- und Sandsteinen in fester Ausbildung erreicht. Ab 1,5m/1,80m konnte mit dem eingesetzten Rammkernbohrverfahren kein weiterer Bohrfortschritt mehr erzielt werden. Dort ist der Übergang zu frischem, klüftigen Felsgestein zu erwarten.

Geotechnische Klassifikation:

DIN 18 300 Bodenklasse 6, 7

Sonstiges:

Der vorgefundene gewachsene Boden war organoleptisch unauffällig. Hinweise auf entsorgungstechnisch- oder umweltrelevante Schadstoffe konnten mit den Bohrungen nicht gewonnen werden.

5. Hydrogeologische Verhältnisse

Während der Bohrarbeiten wurde mit den Bohrungen bis in eine Tiefe von 1,8m unter Flur kein Grundwasserzutritt festgestellt. Der Grundwasserleiter wird von den tieferen Bereichen des Grundgebirges gebildet und ist für das BV ohne Belang.

In den bindigen Schichten ist Schichtenwasser in den Deckschichten zumindest temporär nicht auszuschließen und für die teils weiche Konsistenz verantwortlich.

Unter Berücksichtigung der im Handversuch abgeschätzten Korngrößenverteilungen und allgemeiner Erfahrung können die einzelnen Bodenschichten wie folgt hydraulisch nach DIN 18130 eingestuft werden:

Lehmboden $k_f (m/s) = 10^{-6/-7}$ = schwach bis sehr schwach durchlässig

Fels $k_f (m/s) = 10^{-4/-6}$ = schwach durchlässig bis durchlässig

6. Geotechnische Beurteilung

Tiefbauarbeiten:

Für die Rettungswache ist keine Unterkellerung vorgesehen. Angaben über die geplante Gründungstiefe lagen unserem Büro zum Zeitpunkt der Gutachtenerstellung nicht vor.

Im Zuge der Erstellung der Fundamentgräben fallen Aushubmassen der Bodenklassen 1 und 4 an. Der Mutterboden ist zuvor vollständig auf der Baufläche zu entfernen.

Die Sohlschichten sind durch das unverzügliche Einbringen einer Sauberkeitsschicht vor Witterungseinflüssen zu schützen.

Bodenkennwerte:

Für die erdstatischen Nachweise (Grundbruchsicherheit, Unschädlichkeit der Setzung etc.) sind die mittleren Bodenkennziffern aus Tabelle 1 anzusetzen.

Tabelle 1									
Charakteristische Bodenkennwerte									
Bodenkennwert	Lehm UM steif bis halbfest	Lehm UM weich bis steif	Fels						
Wichte									
calγ (kN / m³) über Wasser	19,5-20,5	19,0-19,5							
cal ₇ '(kN / m³) unter Wasser	9,5-10,5	9,0-9,5							
calγ (kN / m³) erdfeucht			23-24						
calγ _r (kN / m³) wassergesättigt			24-25						
calγ'(kN / m³) unter Auftrieb			14-15						
Reibungswinkel φ (°)	22,5	22,5	38-40*						
Kohäsion									
cal c' (kN / m ²)	5-10	0-5							
cal c _u (kN / m ²)	25-60	5-25							
Steifemodul cal E _s (MN / m ²)	5-20	4-8	500						
*Ersatzreibungswinkel									

Gründung:

Erfahrungsgemäß fallen bei derartigen Baukörpern die Lasten überwiegend als Streifen- bzw. Punktlasten an. Der zu erwartende hinreichende Abbau der Sohlspannung erstreckt sich nach einer Faustformel bis in eine Tiefe, gerechnet ab Fundamentunterkante, die der Größe der doppelten Fundamentbreite entspricht.

Der Gründungsbereich wird auf dem Baugrundstück demnach von Lehmboden in steif bis halbfester Konsistenz und nachfolgend von Lehmboden in weich bis steifer Konsistenz sowie Felsgestein in fester Ausbildung bestimmt. Bei den weich bis steifen Schichten handelt es sich um mäßig bis schlecht tragfähige Bodenschichten, welche unter dem zu erwartenden Lasteintrag vor allem bei weicher Konsistenz mit Kompressionen reagieren, die am Bauwerk Setzungen bzw. Setzungsunterschiede

hervorrufen. Der Lehmboden in steif bis halbfester Konsistenz sowie das Felsgestein bilden gut tragfähige Baugrundschichten.

Zur Verbesserung des Setzungsverhaltens wird ein Bodenaustausch in einer Stärke von mindestens 0,60m empfohlen.

Hierzu ist unter Berücksichtigung des Lastausbreitungswinkels von 45° lagenweise Kies oder Schotter 0/45 einzubauen. Die Verdichtung muss 100%PROCTOR betragen, alternativ kann auch ein Magerbetonaustausch vorgenommen werden.

Bei Beachtung der beschriebenen Maßnahmen können für bewehrte Streifenfundamente mit einer Breite von 0,5m und einer Einbindetiefe von 0,8m als zulässige Bodenpressung 180kN/m² veranschlagt werden.

Die zu erwartenden rechnerischen Setzungen liegen je nach Gebäudeaussteifung im Bereich von 2–3cm und dürften binnen 12 Monaten abgeschlossen sein.

Zur Vorbemessung für eine Gründung mittels Stahlbetonplatte kann, bei einem zuvor aufzubringenden 0,30m mächtigem Schotterbett, ein Bettungsmodul von 10MN/m³ angesetzt werden. Die Bodenplatte ist mit Frostschürzen zu versehen.

Sonstiges:

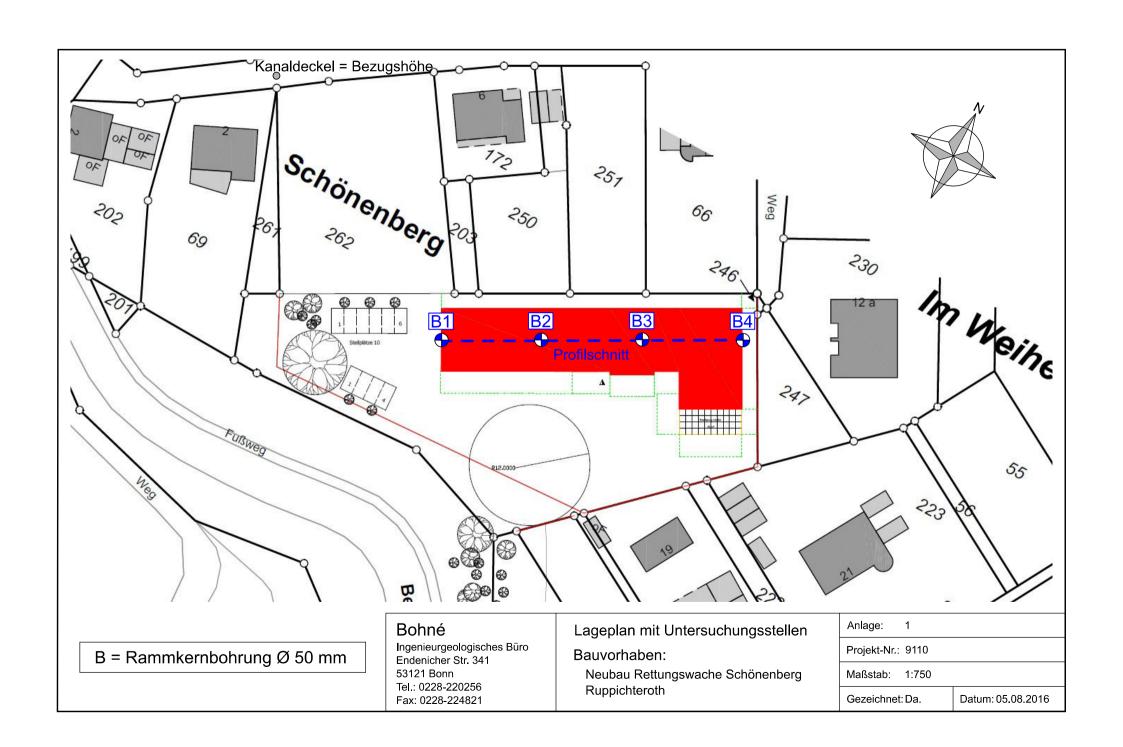
Um die Sohlschichten in ihrer Konsistenz zu überprüfen und die Mächtigkeit des notwendigen Bodenaustauschs festzulegen, wird eine Abnahme der Sohlschichten durch den Baugrundgutachter empfohlen.

Bei Rückfragen wird um Nachricht gebeten.

Minrath Dipl.-Geologe

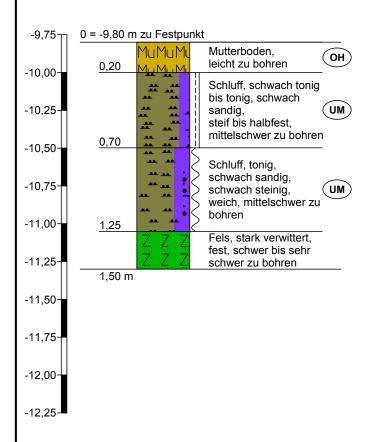
4. Kinoth

Bohné Dipl.-Geologe

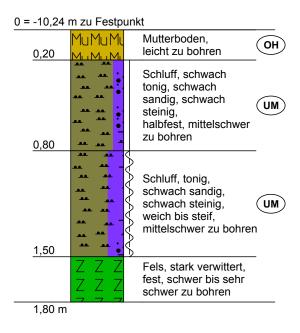


Profilschnitt

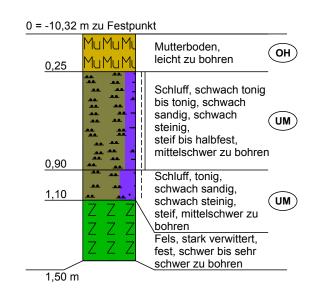
B 1



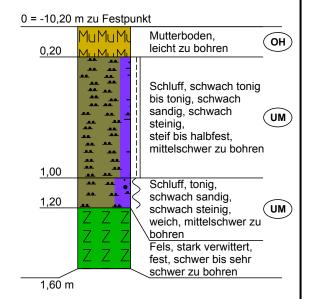
B 2



B 3



B 4



B Rammkernbohrung D=50mm

Höhenmaßstab 1:25 Längenmaßstab 1:200

Bohné	Profilschnitt - Bohrprofile nach DIN	Anlage: 2			
Ingenieurgeologisches Büro Endenicher Straße 341	4023	Projekt: 9110 - Neubau Rettungswache Schönenberg, Ruppichteroth			
53121 Bonn		Auftraggeber: Gemeinde Ruppichteroth			
		Bearb.: Schu.	Datum: 02.08.2016		

Boden- und Felsarten Sand, S, sandig, s Mutterboden, Mu Schluff, U, schluffig, u Ton, T, tonig, t Fels, Z '_ - schwach (<15%) - stark (30-40%) Korngrößenbereich f - fein Nebenanteile m - mittel g - grob Bodengruppen nach DIN 18196 GE) enggestufte Kiese (GW) weitgestufte Kiese GI) Intermittierend gestufte Kies-Sand-Gemische SE) enggestufte Sande (SW) weitgestufte Sand-Kies-Gemische SI) Intermittierend gestufte Sand-Kies-Gemische (GU*) Kies-Schluff-Gemische, 15 bis 40% <=0,06 mm **GU**) Kies-Schluff-Gemische, 5 bis 15% <=0,06 mm (GT) Kies-Ton-Gemische, 5 bis 15% <=0,06 mm (GT*) Kies-Ton-Gemische, 15 bis 40% <=0,06 mm (su*) Su) Sand-Schluff-Gemische, 5 bis 15% <=0,06 mm Sand-Schluff-Gemische, 15 bis 40% <=0,06 mm ST) Sand-Ton-Gemische, 5 bis 15% <=0,06 mm (ST*) Sand-Ton-Gemische, 15 bis 40% <=0,06 mm (UL) leicht plastische Schluffe (UM) mittelplastische Schluffe (UA) ausgeprägt zusammendrückbarer Schluff TL) leicht plastische Tone (MT mittelplastische Tone TA) ausgeprägt plastische Tone (OU) Schluffe mit organischen Beimengungen (OT) Tone mit organischen Beimengungen grob- bis gemischtkörnige Böden mit grob- bis gemischtkörnige Böden mit kalkigen, OH) OK) Beimengungen humoser Art kieseligen Bildungen HN) nicht bis mäßig zersetzte Torfe (Humus) HZ) zersetzte Torfe

<u>Konsistenz</u>				
breiig	weich	steif	halbfest	fest

([])

Auffüllung aus natürlichen Böden

Schlämme (Faulschalmm, Mudde, Gyttja, Dy,

Sapropel)

Auffüllung aus Fremdstoffen

Bohné Ingenieurgeologisches Büro	Legende und Zeichenerklärung nach DIN 4023	Anlage: 2 Projekt: 9110 - Neubau Rettungswache				
Endenicher Straße 341 53121 Bonn		Schönenberg, Ruppichteroth Auftraggeber: Gemeinde Ruppichteroth				
		Bearb.: Schu.	Datum: 02.08.2016			

Ingenieurgeologisches Büro

Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Anlage 3.1

Az.: 9110

Bericht: 9110-G

Bauvorhaben: Neubau Rettungswache Schönenberg, Ruppichteroth

1) Eintragung nimmt der wissenschaftliche Bearbeiter vor.

Bohru	ıng	Nr B 1 /Blatt 1		С	02.0	8.2016				
1			2				3	4	5	6
D:	a)	Benennung der Boder und Beimengungen	nart	Bemerkungen		Entnommene Proben				
Bis m	b)	Ergänzende Bemerku	ingen ¹)	Sonderprobe Wasserführung			Tiefe			
unter Ansatz-	c)	Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e)	Farbe		Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Art	Nr.	in m (Unter- kante)
punkt	f)	Übliche Benennung	g) Geologische ¹) Benennung		1) Gruppe	i) Kalk- gehalt	_			Karite)
	a)	Mutterboden								
	b)									
0,20	c)		d) leicht zu bohren	e)	dunke	elbraun	feucht			
	f)	Oberboden	g) Holozän	h)	ОН	i)				
	a)	Schluff, schwach	tonig bis tonig, schwad	ch sa	andig					
	b)			schwach feucht						
0,70	c)	steif bis halbfest	d) mittelschwer zu bohren	e) braun			bis feucht			
	f)	Lehm	g) Holozän	h)	UM	i)				
	a)	Schluff, tonig, sch	wach sandig, schwach							
4.05	b)			atauk farraht						
1,25	c)	weich	d) mittelschwer zu bohren e) braun				stark feucht			
	f)	Lehm	^{g)} Holozän	h)	UM	i)				
	a)	Fels, stark verwitte	ert							
1,50	b)				schwach					
1,50	c)	fest	d) schwer bis sehr schwer zu	e)	braur	l	feucht, kein Bohrfortschritt			
	f)	Sandstein	g) Devon	h)		i)				
	a)									
	b)									
	c)		d)	e)						
	f)		g)	h)		i)				

Ingenieurgeologisches Büro

Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Probe

Anlage 3.2

Bericht: 9110-G

Büro lui Bohrungen onne durchgenende Gewinnung von gekennen Proben									Α	Az.: 9110				
Bauvorh	nabe	n: Neu	bau Re	ettungsv	vache	Schönenberg, Ruppi	chteroth	ı						
Bohru	ıng	Nr	B 2	/Blatt	1							D	atum: 02.0	8.2016
1						2					3	4	5	6
	a)		nung d	der Bode	enart						Bemerkungen			ommene oben
Bis	b)			Bemerk	unge	n ¹)					Sonderprobe		FI	oben
m unter	-	Besch	affenhe	eit		Beschaffenheit	e) F	arbe			Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust	Art	Nr.	Tiefe in m (Unter-
Ansatz- punkt	f)	üblich Benen		t	g)	nach Bohrvorgang Geologische ¹) Benennung	h) 1) uppe	i)	Kalk-	Sonstiges			kante)
	a)		erbode	en		benefitung	GI	uppe		gehal	t			
	b)										-			
0,20	c)				d)	leicht zu bohren	e) d	unke	elbra	aun	feucht			
	f)	Ober	boder	า	g)	Holozän	h) C	Н	i)					
	a)	Schlu	uff, scl	hwach	toni	g, schwach sandiç	g, schv	vach	ste	einig				
0,80	b)	b)												
	c)	halbfo	est		d)	mittelschwer zu bohren	^{e)} braun				schwach feucht			
	f)	Lehm	1		g)	Holozän	h) L	JM	i)					
	a)	a) Schluff, tonig, schwach sandig, schwach steinig												
1,50	b)	b)								feucht bis stark				
1,50	c)	weich	n bis s	steif	d)	mittelschwer zu bohren	e) braun				feucht			
	f)	Lehm	1		g)	Holozän	h) L	JM	i)					
	^{a)} Fels, stark verwittert													
1,80	b)										schwach feucht, kein			
1,00	c)	fest			d)	schwer bis sehr schwer zu	e) b	raur	1		Bohrfortschritt			
	f)	Schlu	uffstei	n	g)	Devon	h)		i)					
	a)	a)												
	b)	b)												
	c)				d)		e)							
	f)				g)		h)		i)					
¹) Ein	trag	ung nin	nmt de	r wisser	nscha	ftliche Bearbeiter vor.								

Schichtenverzeichnis

Anlage 3.3

Bericht: 9110-G

Büro für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben									1	Az.: 9110			
Bauvorh	nabe	n: Neubau Rettungswa	ache Schönenberg, Ruppic	hterc	oth								
										02.0	atum: 02.08.2016		
1			2					3	4	5	6		
	a)	Benennung der Boder und Beimengungen	nart					Bemerkungen			ommene oben		
Bis	b)	Ergänzende Bemerku	Sonderprobe										
m unter Ansatz-	c)	Beschaffenheit nach Bohrgut	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e)	Farbe			Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust Sonstiges	Art	Nr.	Tiefe in m (Unter- kante)		
punkt	f)	Übliche Benennung	g) Geologische ¹) Benennung	h)	1) Fruppe		Kalk- gehalt				,		
	a)	Mutterboden	Ü			·	<u> </u>						
	b)												
0,25	c)		d) leicht zu bohren	e) dunkelbraun			ıun	feucht					
	f)	Oberboden	^{g)} Holozän	h)	ОН	i)							
	a)		onig bis tonig, schwad	ch sa	andig,								
0,90	b)	schwach steinig											
		I	schwach feucht										
	c)	steif bis halbfest	d) mittelschwer zu bohren	e) braun			bis feucht						
	f)	Lehm	^{g)} Holozän	h)	UM	i)							
	a)	Schluff, tonig, sch	_										
	b)												
1,10	c)	steif	d) mittelschwer zu bohren e) braun					feucht					
	f)	Lehm	^{g)} Holozän	h)	UM	i)							
	a)	Fels, stark verwitte	ert										
4.50	b)							schwach					
1,50	c)	fest	d) schwer bis sehr schwer zu	e)	braun			feucht, kein Bohrfortschritt					
	f)	Schluffstein	g) Devon	h)		i)							
	a)												
	b)												
	c)		d)	e)									
	f)		g)	h)		i)							
1) Ein	Fintragung nimmt der wissenschaftliche Bearheiter vor												

Ingenieurgeologisches

Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben

Anlage 3.4

Bericht: 9110-G

Büro Büro									Az.: 9110				
Bauvorh	naben: N	eubau Rettungsw	ache Schönenberg, Ruppid	chteroth			•						
Bohrung Nr B 4 /Blatt 1								Datum: 02.08.2016		8.2016			
1			2			3	4		5	6			
		ennung der Bode Beimengungen	nart			Bemerkungen		E		mmene oben			
Bis		änzende Bemerkı	ungen ¹)	Sonderprobe			FIC						
m unter Ansatz-		chaffenheit	d) Beschaffenheit nach Bohrvorgang	e) Farbe	<u> </u>	Wasserführung Bohrwerkzeuge Kernverlust	Ar	t r	Nr.	Tiefe in m (Unter-			
punkt	f) Übli	h Bohrgut che ennung	g) Geologische ¹) Benennung	h) ¹) Gruppe	i) Kalk- gehalt	Sonstiges				kante)			
	a)	tterboden	Denominang	Отарро	y gonan								
	b)												
0,20	c)		d) loight zu hahran	e) duple		feucht							
			a) leicht zu bohren	dunk	elbraun								
	f) Ob	erboden	^{g)} Holozän	h) OH	i)								
		nluff, schwach	tonig bis tonig, schwad	ch sandig	,								
1,00	b)			schwach feucht									
	c) ste	if bis halbfest	d) mittelschwer zu bohren	e) braun		bis feucht							
	f) Lel	nm	g) Holozän	h) UM	i)								
	a) Scl	nluff, tonig, sch	wach sandig, schwacl										
	b)			1 <u>.</u>									
1,20	c) we	ich	d) mittelschwer zu bohren	e) brau	n	stark feucht							
	^{f)} Lel	nm	^{g)} Holozän	h) UM	i)								
	^{a)} Fel	s, stark verwitt	ert										
1.00	b)					schwach							
1,60	c) fes	t	d) schwer bis sehr schwer zu	e) brau	n	feucht, kein Bohrfortschritt							
	f) Scl	nluffstein	g) Devon	h)	i)								
	a)												
	b)												
	c)		d)	e)									
	f)		g)	h)	i)								
1) Fin	tragung	nimmt der wissen:	schaftliche Bearbeiter vor.										