Unterlage 17.5



Gleichrichterwerk Ammerseestraße Baugrunduntersuchung

Umfang 13 Seiten, 5 Tabellen, 4 Anlagen

Auftraggeber/-in Stadtwerke München GmbH

Emmy-Noether-Straße 2

80992 München

Verfasser campus Ingenieurgesellschaft mbH

Fürstenrieder Straße 267

D-81377 München

Tel. +49 89 85 63 944 - 0 Fax +49 89 85 63 944 - 29

mail: info@campus-ingenieure.de web: www.campus-ingenieure.de

Projektbearbeiter/-in Manuel Güntner

B.Eng. Umweltsicherung

Projektnummer campus 16047

München, den 01.02.2017



INHALTSVERZEICHNIS

Tal	bellenv	/erzeichnis	. 3
An	lagenv	verzeichnis	. 3
1.	Ei	nleitung	. 4
	1.1	Veranlassung / Auftrag 4	
	1.2	Aufgabenstellung4	
2.	Vo	orhandene Untersuchungen	. 4
3.	Ar	ngaben zum Untersuchungsgebiet	. 5
	3.1	Vorliegende Unterlagen zum Standort 5	
	3.2	Räumliche Lage / Standortdaten5	
	3.3	Allgemeine Angaben zur Geologie und Hydrologie 5	
	3.4	Ehemalige Nutzung6	
	3.5	Geplante Nutzung6	
4.	Dι	ırchgeführte Untersuchungen	. 6
	4.1	Ergebnisse der Aufschlussbohrungen6	
	4.2	Ergebnisse zum Bodenaufbau	
	4.3	Ergebnisse der Rammsondierungen (DPH)	
	4.4	Grundwasser 8	
	4.5	Ergebnisse der Laboruntersuchungen 8	
5.	Gı	ündungsberatung	.9
	5.1	Hinweise zum Baugrund9	
	5.2	Hinweise zum Erdbebenschutz10	
	5.3	Hinweise zu Kampfmitteln10	
	5.4	Altlasten- / Abfalltechnische Untersuchung	
6.	W	eitere Hinweise1	12



TABELLENVERZEICHNIS

Tabelle 1:	Kenndaten der Bohransatzpunkte	7
Tabelle 2:	schematischer Bodenaufbau im Bereich des TGW Ammerseestraße	. 7
Tabelle 3:	Lagerungsdichte des Bodens im Bereich der Fundamentsohle für nichtbindig $(C_u>3)$ ungleichförmige Böden für das TGW Ammerseestraße (RKS 10)	•
Tabelle 4:	Übersicht der Bodeneinstufung gemäß Laboruntersuchung (Kornverteilur gem. DIN 18123).	_
Tabelle 5:	Bodenkennwerte	g

ANLAGENVERZEICHNIS

Anlage 1: Abbildungen

Abbildung 01: Lage des Untersuchungsgebietes (unmaßstäblich)

Abbildung 02: Lage der Untersuchungspunkte

Anlage 2: Schichtenverzeichnisse und Bohrprotokolle der

Rammkernsondierung inkl. Rammsondierprotokoll (DPH)

Anlage 3: Chemische Analysenergebnisse (Prüfberichte Labor)

Anlage 4: Sieb-/Schlämmanalyse nach DIN 18123



1. EINLEITUNG

1.1 Veranlassung / Auftrag

Die Stadtwerke München GmbH, Emmy-Noether-Straße 2 in 80992 München plant den Bau des Trambahn-Gleichrichterwerks (TGW) Ammerseestraße. Dieses dient der Fahrstromversorgung für die geplante Tramlinie Westtangente.

Die campus Ingenieurgesellschaft mbH wurde deshalb am 25.11.2016 von der Stadtwerke München GmbH mit der Durchführung einer Baugrunduntersuchung für das Bauwerk beauftragt. Die Lage des Gebäudes ist der Anlage 1 zu entnehmen.

1.2 Aufgabenstellung

Folgende Leistungen wurden beauftragt:

- Spartenklärung,
- Kampfmitteltechnische Freimessung der Bohransatzpunkte,
- Durchführung von bis zu 2 Rammkernsondierungen (DN 50) bis max. 3 m Tiefe,
- Durchführung von bis zu 2 schweren Rammsondierungen (DPH) zur Ermittlung der Lagerungsdichte,
- 1 Sieb-/Schlämmanalyse,

Folgende Fragen sind gem. Vorgabe der Planung zu beantworten:

- Klärung der Bodenverhältnisse im Bereich der geplanten Gebäude,
- Ermittlung der statischen Bodenkennwerte,
- Altlastentechnische Beurteilung.

2. VORHANDENE UNTERSUCHUNGEN

Das Untersuchungsgebiet liegt im Geltungsbereich der folgenden Gutachten:

- [1] BV Tram Westtangente, Kombinierte orientierende Altlasten- und Baugrunderkundung inkl. abfallrechtlicher Beurteilung, campus Ingenieurgesellschaft mbH, Gutachten g1404101 vom 28.01.2015.
- [2] BV Tram Neubaustrecke Westtangente, Kampfmittelvoruntersuchung, Auswertung Luftbilder, Gutachterliche Stellungnahme b1404303, campus Ingenieurgesellschaft mbH.

Die Befunde aus [1], [2] werden für den vorliegenden Bericht mit berücksichtigt.



3. ANGABEN ZUM UNTERSUCHUNGSGEBIET

3.1 Vorliegende Unterlagen zum Standort

Für das Untersuchungsgebiet wurden an die campus Ingenieurgesellschaft folgende digitale Unterlagen übergeben:

- [3] TGW Ammerseestraße, Lageplan mit Grundriss TGW
- [4] Grundrisse, Ansichten, Schnitte TGW Ammerseestraße

Angaben zur Gründungssohle sind diesen Unterlagen entnommen. Gemäß [4] liegt die zukünftige Geländeoberkante bei ca. 535,27 m über NN und die Sohle der Bodenplatte demnach bei ca. 533,82 m über NN.

3.2 Räumliche Lage / Standortdaten

Das Untersuchungsgebiet liegt im Stadtteil Laim (Stadtbezirk 25) der Landeshauptstadt München. Die Fläche für das TGW "Ammerseestraße" befindet sich innerhalb einer Grünfläche zwischen Ammerseestraße und Kärntner Platz, direkt neben der bestehenden Trambahnlinie 18, ca. 50 m nördlich der Bundesautobahn A96. Die zu untersuchendende Fläche ist ca. 100 m² groß. Es sind keine Oberflächengewässer im näheren Umfeld des Untersuchungsareals vorhanden. Etwa 4,0 Kilometer östlich verläuft die nach Norden entwässernde Isar.

Die Lage des Untersuchungsgeländes im Stadtgebiet ist in der Abbildung 01 dargestellt.

3.3 Allgemeine Angaben zur Geologie und Hydrologie

Gemäß der Geologischen Übersichtskarte, Blatt 7934 München (Maßstab 1 : 200.000), herausgegeben von der Bundesanstalt für Geowissenschaften und Rohstoffe (2007), liegt das Untersuchungsgebiet im Bereich der Münchner Schotterebene, die als Schwemmfächer aus den fluvioglazialen Sedimenten der quartären Eiszeiten gebildet wurde. Im Raum München sind vor allem karbonathaltige Niederterrassenschotter der Würmeiszeit anzutreffen. Diese setzen sich aus zum Teil kleinräumigen Wechsellagerungen von sandig-schluffigen Kiesen, Rollkiesen und sandig bis schluffigen Ablagerungen zusammen. Die Mächtigkeit der quartären Ablagerungen reicht von rund zwei Metern bis zu mehreren Dekametern. Bereichsweise treten, vor allem im Bereich von Terrassenkanten, betonartig verkittete Kies- und Geröllbänke ("Nagelfluh") auf.

Unterlagert werden die quartären Sedimente von den feinkörnigeren schluffig-sandigen, z. T. tonigen Ablagerungen ("Flinz") der jungtertiären Oberen Süßwassermolasse (OSM).

Die oben beschriebenen quartären Ablagerungen bilden in München normalerweise das oberste Grundwasserstockwerk. Im Untersuchungsgebiet liegt der mittlere Grundwasserflurabstand bei ca. 10 – 12 m unter GOK. Die Grundwassermächtigkeit ist abhängig von der Tiefenlage der feinkörnigeren tertiären Ablagerungen, die den ersten Grundwassergeringleiter bilden.



Die übergeordnete Grundwasserfließrichtung ist nach Norden gerichtet. Kleinräumig können durch die Morphologie der Tertiäroberfläche (z.B. Erosionsrinnen) auch andere Fließrichtungen auftreten. Tiefere Grundwasserstockwerke befinden sich in grobkörnigeren Lagen des Tertiärs. Aufgrund der räumlich unterschiedlichen Korngrößenverteilung der Tertiäroberfläche können kleinräumig hydraulische Verbindungen der quartären und tertiären Grundwasserstockwerke bestehen ("Tertiärfenster").

3.4 Ehemalige Nutzung

Auf dem Untersuchungsgelände TGW Ammerseestraße befindet sich zum Zeitpunkt der Untersuchung eine Grünfläche zwischen dem Fuß- und Fahrradweg Stegener Weg und der Straße Kärntner Platz.

3.5 Geplante Nutzung

Die Stadtwerke München GmbH plant auf den Untersuchungsflächen die Errichtung eines Tram Gleichrichterwerkes.

4. DURCHGEFÜHRTE UNTERSUCHUNGEN

4.1 Ergebnisse der Aufschlussbohrungen

Durch die Fa. Geo 4 – Gesellschaft für Geotechnik und Geophysik mbH, Landstraße 1 in 82131 Oberbrunn wurden am 29.11.2016, unter fachtechnischer Begleitung unseres Unternehmens, eine Rammkernsondierung (RKS 10) bis in eine Tiefe von 3,0 m u. GOK sowie eine schwere Rammsondierung gem. DIN 4094 bis in eine Tiefe von 2,2 m u. GOK niedergebracht.

Die Festlegung der Bohransatzpunkte erfolgte unter Berücksichtigung der geplanten Bebauung der Untersuchungsfläche, des Ist-Zustandes, der Kampfmittelfreimessung und der Spartenlage. Die Bohransatzpunkte wurden vorab mit der Aufgrabungskontrolle der Stadtwerke München GmbH abgestimmt.

Das Bohrgut der Bohrungen wurde vor Ort durch den bearbeitenden Geologen gem. DIN EN ISO 14688 / DIN EN ISO 22475 geologisch und organoleptisch aufgenommen.

Von der Probe RKS 10 / 0,8-2,0 m wurde im geotechnischen Labor eine Sieb-/ Schlämmanalyse gem. DIN 18123 erstellt. Das Protokoll ist der Anlage 4 beigefügt.

Die Bohransatzpunkte wurden im Vorfeld durch die Fa. Geo 4 GmbH kampfmitteltechnisch freigemessen. Die Fa. Geo 4 GmbH ist als Befähigungsscheininhaber gem. § 20 SprengG für die Freigabe von Bohrpunkten zugelassen.

Die Bohrprotokolle und Schichtenverzeichnisse sind der Anlage 2 beigefügt.

Die nachfolgende Tabelle 01 stellt die Eckdaten der für vorliegenden Bericht auf dem Baufeld niedergebrachten Bohrungen zusammen mit den ausgewerteten Bohrungen der Voruntersuchungen [1] dar.

Tabelle 1: Kenndaten der Bohransatzpunkte

Untersu- chung	Boh- rung	Bohr- tiefe [m]	Bohran- satz [m ü. NN]*	Endteufe [m ü. NN]	Mächtigkeit Auffüllung [m]	GW erbohrt m u. GOK	Durchgeführte Versuche
11/2016	RKS 10	3,0	ca. 535,3	532,3	0,8	Nein	DPH
08/2014 [1]	RKS 48	2,0	ca. 534,1	532,1	0,4	Nein	-
08/2014 [1]	RKS 49	2,0	ca. 534,3	532,3	0,5	Nein	DPH

^{*} abgeleitet aus Bestandplan SWM in [1]

4.2 Ergebnisse zum Bodenaufbau

Nachfolgend werden die Ergebnisse der durchgeführten Untersuchungen bzgl. des Bodenaufbaus dargestellt:

Bei der Bohrung RKS 10 steht bis 0,30 m unter GOK ein humoser Oberboden aus sandigem Schluff an, darunter folgt bis ca. 0,80 m u. GOK eine Auffüllung aus stark sandigem, schwach schluffigem Kies mit Beimengungen von Ziegelresten und Asphaltbruchstücken. Darunter folgen die geogenen schwach schluffigen Kiessande des Quartärs. Die Auswertungen der Voruntersuchung [1] bestätigen den dargestellten Bodenaufbau einer humosen Überdeckung über einer geringmächtigen kiesigen Auffüllung und darunter lagernden quartären sandigen Kiesen.

Schematisiert ist der erbohrte Bodenaufbau in Tabelle 2 dargestellt:

Tabelle 2: schematischer Bodenaufbau im Bereich des TGW Ammerseestraße

Tiefe [m u. GOK]	Material	Beschreibung			
0,00 bis max. 0,30 m	Auffüllung	feinsandiger Schluff, humos, Grasnarbe, stark durchwurzelt, vereinzelt Ziegelreste, Oberboden, leicht zu bohren			
ca. 0,30 bis max. 0,80 m	Auffüllung	sandiger, schluffiger Kies, Ziegelreste, Asphaltbruchstücke mäßig schwer zu bohren			
ca. 0,80 bis 3,00 m (max. Endteufe)	geogener Kies	sandiger, schluffiger Kies, schwer zu bohren			

4.3 Ergebnisse der Rammsondierungen (DPH)

Zur Ermittlung der Lagerungsdichte nach DIN EN ISO 22476-3 wurde neben den Rammkernsondierung RKS 10 eine schwere Rammsondierung (DPH 10) bis in Tiefen von 2,2 m durchgeführt. Es wurde eine schwere Rammsonde (Dynamic Probing Heavy DPH) verwendet.



Die schwere Rammsonde (DPH) hat folgende Kennwerte:

Spitzenguerschnitt $A_c = 15 \text{ cm}^2$

Spitzendurchmesser 43,7 mm

Masse des Rammbären 50,0 kg

Fallhöhe 0,5 m

Messgröße N10

Folgende Tabelle zeigt die Ergebnisse der Rammsondierungen mit den Lagerungsdichten im Bereich der Fundamentsohle für nichtbindige (Cu > 3) ungleichförmige Böden.

Tabelle 3: Lagerungsdichte des Bodens im Bereich der Fundamentsohle für nichtbindige (Cu > 3) ungleichförmige Böden für das TGW Ammerseestraße (RKS 10)

Ramm- sondierung	Lage	Tiefe	GW erbohrt	Fundament- sohle [m über NN]	Schlag- zahl DPH N10	Lagerungsdichte im Tie- fenbereich der Funda- mentsohle
RKS 10	Siehe Abb. 01	1,5 – 1,6 m	Nein	533,82	31-36	dicht

In der Anlage 2 sind die Rammsondierprotokolle der DPH für alle Tiefen zur Einsicht beigelegt.

4.4 Grundwasser

Der mittlere Grundwasserflurabstand liegt bei ca. $10-12\,\text{m}\,\text{u}$. GOK (Quelle: http://maps.muenchen.de/rgu/grundwasserflurabstand), bzw. bei ca. 525,27 m ü. NN. Das Grundwasser hat somit keine Auswirkungen auf das Bauwerk.

4.5 Ergebnisse der Laboruntersuchungen

Zur Ermittlung der statischen Bodenkenngrößen wurde durch das Baugrundlabor GBH Consult GmbH, Moosstraße 7 in 82319 Starnberg aus der Rammkernsondierung eine Sieb-Schlämmanalyse gem. DIN 18123 durchgeführt.

Die durchgeführte Kornverteilung gem. DIN 18123 ergibt folgende Eigenschaften für die ab ca. 0,8 m u GOK anstehenden Kiessande: Sie sind als GU einzustufen. Der Feinkornanteil der Probe liegt bei 11,2 %. Die Frostschutzklasse ist gem. ZTVE-StB 94 als F2 einzustufen. Der Durchlässigkeitsbeiwert (kf-Wert) wird rein rechnerisch ermittelt und liegt zwischen 5,5xE-003 m/s (USBR) und 1,3xE-005 m/s (Kaubisch). Bei den an der Oberfläche anstehenden geringmächtigen Auffüllungen wurden aufgrund des bindigen Charakters keine Kornverteilung gem. DIN 18123 durchgeführt, zumal diese im Zuge der Baumaßnahmen sowieso entfernt werden. Das Protokoll der Sieb-Schlämmanalyse gem. DIN 18123 sind der Anlage 4 beigefügt.



Tabelle 4: Übersicht der Bodeneinstufung gemäß Laboruntersuchung (Kornverteilung gem. DIN 18123).

Probenbe- zeichnung	Probenmaterial aus Tiefe [m u GOK]	Bodenklasse gem. DIN 18196	Anteil < 0,063 mm	Frost- schutz- klasse	k _f -Wert [m/s]
RKS 10	0,8 – 2,0	GU	11,2 %	F2	Kaubisch: 1,3xE-005 USBR: 5,5xE-003

Aufgrund Erfahrungen mit anderen Projekten im Raum München sind Inhomogenitäten des Bodenaufbaus möglich. Durch lokale Schwankungen in der Kieszusammensetzung kann an Rollkieslagen die Durchlässigkeit ein Mehrfaches betragen, während in stärker schluffigen Bereichen die Durchlässigkeit entsprechend abnimmt.

5. GRÜNDUNGSBERATUNG

5.1 Hinweise zum Baugrund

Folgende bodenmechanische Kennwerte basieren auf der DIN 1055, den Untersuchungsergebnissen und aus der Erfahrung gewonnenen Werten:

Tabelle 5: Bodenkennwerte

Bodenart:	anstehender
Kennwerte:	Kiessand ab ca.
DIN 1054	1,3 m u. GOK
Reibungswinkel	35
φ'k bzw. Φk	
Wichte erdfeucht	22
γ k [kN/m³]	
Wichte (unter Auftrieb)	14
γ´ [kN/m³]	
Kohäsion	0
c´k [kN/m²]	
Steifemodul	80 – 100
E _{s,k} [MN/m²]	
Durchlässigkeitsbeiwert	5,5 x E-0,003 bis
[m/s]	1,3 x E-0,005
Bodengruppe nach	GU
DIN 18196	
Bodenklasse nach	3
DIN 18300	
Bodenart nach DIN 4022	G, u, gs'

Projekt 16047 Baugrunduntersuchung Gleichrichterwerk Ammerseestraße AG: SWM GmbH



Die Gründungssohle des TGW ist gem. den Planunterlagen [4] mit ca. 1,5 m u. GOK angegeben und liegt somit im Bereich der geogenen Kiessande. Die geogenen Kiese stellen einen bei mindestens mitteldichter Lagerung kompressiblen, scherfesten und ausreichend tragfähigen Baugrund dar. Sofern im Gründungsbereich Auffüllungsmaterial und / oder locker gelagerte Kiese auftreten, so sind diese in Abstimmung mit dem Bodengutachter durch Bodenaustausch zu entfernen bzw. nachzuverdichten.

Grundsätzlich ist darauf hinzuweisen, dass die Baugrundaufschlüsse nur punktförmig über Baugrund und Bodenklassen Aufschluss geben können. Schichtenverlauf und Schichtmächtigkeit können naturgemäß variieren. Der genaue Umfang von Massen und dazugehörigen Bodenklassen ergibt sich erst im Zuge der Erdarbeiten.

Die Gründung des Bauwerkes kann mit Streifenfundamenten oder Fundamentplatte erfolgen. Die zulässigen Lasten für Streifenfundamente sind den Tab. A.1 und A.2 im Anhang A der DIN1054:2005-01 zu entnehmen.

Bei einer Plattengründung kann nach Bekanntgabe der Daten kurzfristig das Bettungsmodul bestimmt werden. Für Entwurfsbemessungen kann mit einem k_s von ca. 30 MN/m³ gerechnet werden.

5.2 Hinweise zum Erdbebenschutz

Nach der DIN-Norm 4149: 2005 liegt das BV in München außerhalb von Erdbebenzonen.

5.3 Hinweise zu Kampfmitteln

Für das Untersuchungsgebiet besteht Kampfmittelverdacht. Dies ist bei der weiteren Planung zu berücksichtigen.

5.4 Altlasten- / Abfalltechnische Untersuchung

Zur altlasten- /abfalltechnischen Beurteilung wurden ausgesuchte Proben laboranalytisch auf die auffüllungstypischen Parameter PAK, MKW und Schwermetalle (im Feinkorn < 2mm) untersucht.

Nachfolgend sind die chemisch-analytischen Untersuchungsergebnisse tabellarisch zusammengefasst. Die vollständigen Prüfberichte des Labors der aktuellen Untersuchung sind in Anlage 3 beigefügt. Die abfallrechtliche Beurteilung der Ergebnisse erfolgt nach dem Leitfaden zu den Eckpunkten – Anforderungen an die Verfüllung von Gruben und Brüchen sowie Tagebauen (sogenanntes "Eckpunktepapier") vom 09.12.2005. Die umweltrechtliche Gefährdungsabschätzung erfolgt gemäß dem Merkblatt Nr. 3.8/1 des Bayerischen Landesamts für Umwelt vom 31.10.2001.



Hilfon	ıarta gamäl	ß LfW-Merkbla	h++ 2 0/1	HW 1	-	100	k.A.	5	1	k.A.	10	100	10	50	100	100	2	500	50	
ПШ5М	verte gemai	D LIVV-IVIEIKDI	att 3.6/ i	<u>HW 2</u>	=	1.000	<u>k.A.</u>	<u>25</u>	<u>5</u>	<u>k.A.</u>	<u>50</u>	<u>500</u>	<u>50</u>	1.000	<u>500</u>	<u>500</u>	<u>10</u>	2.500	<u> </u>	
				Z0	1	100	3	k.A.	0,5	0,3	20	40	0,4	30	20	15	0,1	60	1	
				Z1.1	3	300	5	k.A.	0,5	0,3	30	140	2	120	80	100	1	300	10	
Zuordnun	igswerte ge	emäß "Eckpur	nktepapier"	Z1.2	10	500	15	k.A.	1	1	50	300	3	200	200	200	3	500	30	
				Z 2	15	1.000	20	k.A.	k.A.	1	150	1.000	10	600	600	600	10	1.500	100	
				> Z 2	k.A.	> 1.000	> 20	k.A.	k.A.	>1	>150	>1.000	>10	>600	>600	>600	>10	>1.500	>100	
	Untersu- Boh- tiefe		Entnahme- Boh- tiefe N							!										
_			Material	Fraktion	EOX	MKW	PAK Summe 16	PAK Summe 15	Naph- thalin	Benzo(a) pyren	As	Pb	Cd	Cr	Cu	Ni	Hg	Zn	Cyanide (ges.)	
Untersu- chung			Material	Fraktion < 2 mm	EOX mg/kg	MKW mg/kg					As mg/kg	Pb mg/kg						Zn mg/kg	-	
_	Boh-	tiefe	Material A (Kies)				Summe 16	Summe 15	thalin	pyren	AS	_							(ges.)	
chung	Boh- rung	tiefe m		< 2 mm	mg/kg	mg/kg	Summe 16 mg/kg	Summe 15 mg/kg	thalin mg/kg	pyren mg/kg	mg/kg	_	mg/kg	mg/kg	mg/kg		mg/kg	mg/kg	(ges.) mg/kg	

A Auffüllung
- nicht untersucht
k.A. keine Angaben

kursiv Befunde aus der Untersuchung 2014 [1]



Die oben dargestellten Befunde lassen sich folgendermaßen bewerten.

- Das erbohrte Bodenmaterial zeigt organoleptisch keine Auffälligkeiten. Lediglich die anthropogene Auffüllung (Oberboden sowie kiesige Auffüllung bis max. 0,8 m unter GOK) weist Beimengungen aus Ziegelresten und Asphaltbruchstücken auf.
- Die Auffüllung ist z.T. schadstoffbelastet. Einstufungsrelevant ist bei der aktuellen Untersuchung RKS 10 vor allem die Parametergruppe der MKW, bei den früheren Untersuchungen RKS 48 und RKS 49 sind es im Wesentlichen die Parametergruppe der PAK sowie die Schwermetalle. Die Schadstoffbelastungen liegen schwerpunktmäßig im Bereich der Zuordnungswerte Z1.1 bis Z1.2. Unter Berücksichtigung dass es im Zuge von Aushubmaßnahmen zu Durchmischungsvorgängen kommt, wird für das Aushubmaterial eine Schadstoffbelastung im Bereich der Zuordnungsklassen Z0 bis Z1.2 prognostiziert. Das Auftreten höherer Belastungen (> Z2) ist anhand von Erfahrungswerten nicht endgültig auszuschließen.
- Eine Gefährdung des Grundwassers ist in Anbetracht des sehr großen Grundwasserflurabstandes und der Geringmächtigkeit der oberflächennahen Auffüllung nicht abzuleiten. Zudem wird dieser Horizont im Zuge der Baumaßnahmen für das Gleichrichterwerk entfernt.

Wir weisen darauf hin, dass die vorliegenden Untersuchungen eine fachgutachterliche Begleitung von Baumaßnahmen und Bodeneingriffen nicht ersetzt. Wir empfehlen daher, Aushubmaßnahmen fachgutachterlich zu begleiten und das Aushubmaterial fachgerecht zu separieren und gemäß den Vorgaben LAGA PN98 deklarieren. Mit diesen Analysenergebnissen kann dann über eine weitere Verwertung oder Entsorgung entschieden werden.

6. WEITERE HINWEISE

Sämtliche im Bericht genannten Höhen und Höhenbezüge sind im Zuge der Maßnahme in der Örtlichkeit zu prüfen. Bei Unstimmigkeiten mit dem Baugrundbericht bittet die campus Ingenieuregesellschaft um unverzügliche Benachrichtigung.

Baugrundaufschlussuntersuchungen basieren zwangsläufig auf punktförmigen Aufschlüssen, so dass Abweichungen von den vorstehend beschriebenen Verhältnissen nicht völlig ausgeschlossen werden können. Bei Abweichungen von den beschriebenen Verhältnissen behält sich die campus Ingenieurgesellschaft mbH gegeben falls eine Anpassung der Ausführungshinweise vor.

Der Baugrundbericht gilt für das in Kap. 1 benannte Objekt, im Zusammenhang mit den Projektdaten. Eine Übertragung der Untersuchungsergebnisse auf andere Projekte ist ohne Zustimmung der campus Ingenieurgesellschaft mbH nicht zulässig.

Wir empfehlen die Abnahme der Baugrube durch den Baugrundgutachter.



München, den 01.02.2017

campus Ingenieurgesellschaft mbH

Ohristian Kafka

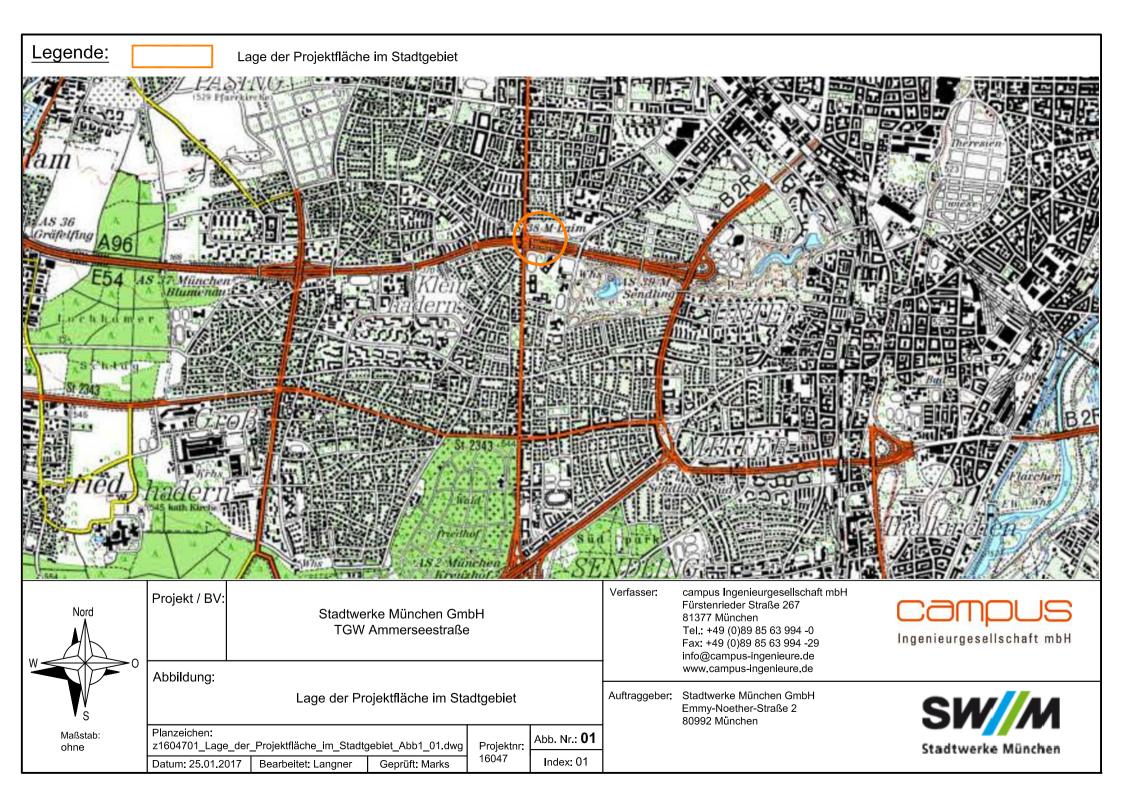
Sachverständiger gem. §18 BBodSchG (SG: 1, 2)

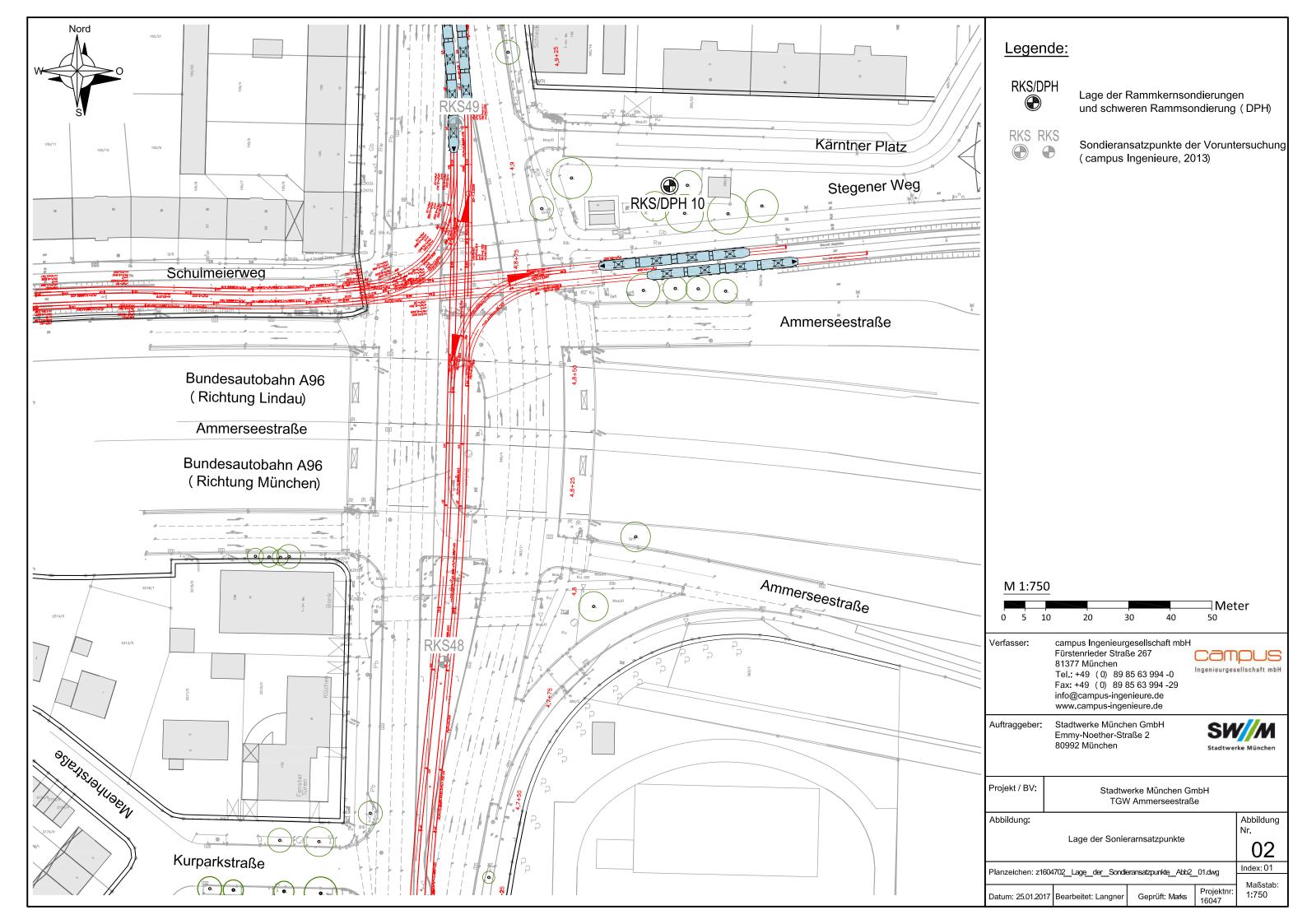
Manuel Güntner

B.Eng. Umweltsicherung



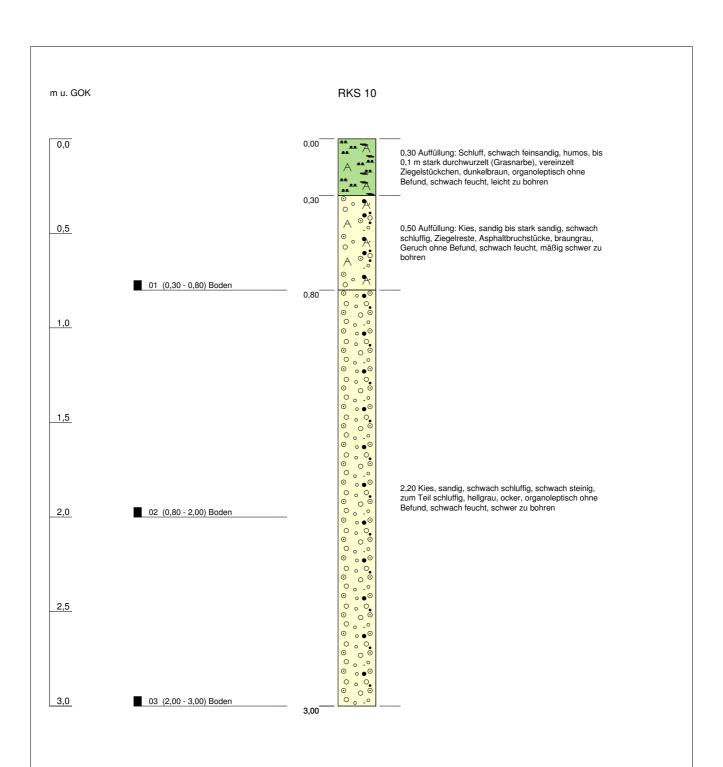
Anlage 1 Abbildungen







Anlage 2 Bohrprofile der RKS, Schichtenverzeichnisse



Höhenmaßstab: 1:20 Horizontalmaßstab: 1:30 Blatt 1 von 1

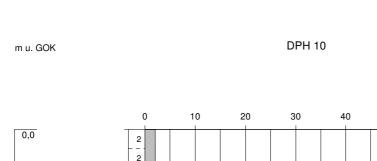
Projekt:	BV Tram Westtangente							
Bohrung:	RKS 10							
Auftraggeber:	Campus Ing.gesellschaft mbH	PRJ_ID:	MFUEST					
Bohrfirma:	GEO4 GmbH	AZ/GEO4:	RG16073					
Bearbeiter:	Westermayr	Ansatzhöhe:	GOK					
Datum:	29.11.2016 (Bohrung)	Endtiefe:	3,00m					

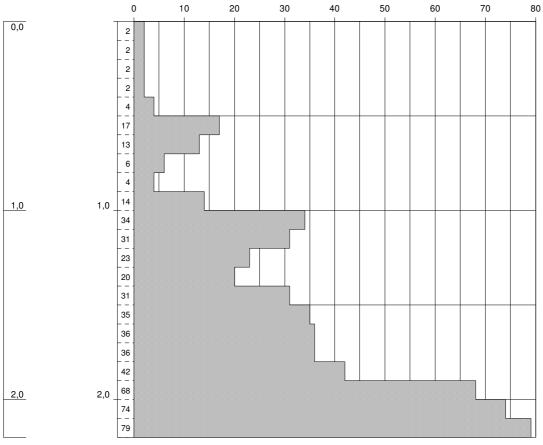




Schichtenverzeichnis

für Bohrungen ohne durchgehende Gewinnung von gekernten Proben Seite: 1 **Projekt: BV Tram Westtangente Bohrzeit:** von: 29.11.2016 **Bohrung: RKS 10** bis: 29.11.2016 2 5 1 3 6 Entnommene a) Benennung der Bodenart Bis und Beimengungen Proben Bemerkungen b) Ergänzende Bemerkungen Sonderprobe ... m Wasserführung Tiefe unter Bohrwerkzeuge in m d) Beschaffenheit c) Beschaffenheit Ansatze) Farbe Art Nr Kernverlust (Unterpunkt nach Bohrgut nach Bohrvorgang **Sonstiges** kante) f) Übliche i) Kalkg) Geologische h) gehalt Benennung Benennung Gruppe a) Schluff, schwach feinsandig, humos organoleptisch ohne Befund b) bis 0,1 m stark durchwurzelt (Grasnarbe), vereinzelt Ziegelstückchen 0,30 c) schwach feucht d) leicht zu bohren e) dunkelbraun h) i) f) Auffüllung g) Ε a) Kies, sandig bis stark sandig, schwach schluffig Geruch ohne Befund 01 0,80 b) Ziegelreste, Asphaltbruchstücke 0,80 c) schwach feucht d) mäßig schwer zu e) braungrau bohren h) i) f) Auffüllung g) a) Kies, sandig, schwach schluffig, schwach steinig, zum Teil schluffig organoleptisch ohne Ε 02 2,00 Ε 03 3,00 Befund b) 3,00 d) schwer zu bohren e) hellgrau, ocker c) schwach feucht f) g) h) i) a) b) c) d) e) f) h) i) g) a) b) c) d) e) f) h) i) g)





Höhenmaßstab: 1:20 Blatt 1 von 1

Projekt:	BV Tram Westtangente								
Bohrung:	DPH 10								
Auftraggeber:	Campus Ing.gesellschaft mbH	PRJ_ID:	MFUEST						
Bohrfirma:	GEO4 GmbH	AZ/GEO4:	RG16073						
Bearbeiter:	Westermayr	Ansatzhöhe:	GOK						
Datum:	30.11.2016	Endtiefe:	2,20 m						





Anlage 3 Chemische Analysenergebnisse





SYNLAB Umweltinstitut GmbH - Gubener Str. 39 - 86156 Augsburg

Campus Ingenieurgesellschaft mbH Frau Eva Marks Fürstenrieder Str. 267 81377 München

Prüfbericht Nr.: UAU-16-0154693/01-1

Auftrag-Nr.: UAU-16-0154693

Ihr Auftrag: schriftlich vom 01.12.2016

Projekt: 16047 Westtangente

Eingangsdatum: 02.12.2016

Probenahme durch: Geo4

Probenahmedatum: 29.11.2016

Prüfzeitraum: 06.12.2016 - 09.12.2016

Probenart: Boden

SYNLAB Umweltinstitut GmbH Umweltinstitut Augsburg

Telefon: 0821 / 56995-0
Telefax: 0821 / 56995-888
E-Mail: sui-augsburg@synlab.com
Internet: www.synlab.de

Seite 1 von 11

Datum: 09.12.2016





Probenbezeichnung: RKS 10/0,3-0,8
Probe Nr. UAU-16-0154693-09

Original

Untersuchung aus der Fraktion <2mm (Ausnahme: LHKW, AKW aus der Originalprobe)

Parameter	Einheit	Messwert	Verfahren
Siebung < 2 mm		ja	DIN 18123
Parameter	Einheit	Messwert	Verfahren
Probenvorb. Organik nach BBodSchV		ja	DIN ISO 14507
Probenvorb. nach BBodSchV		ja	DIN ISO 11464
Kohlenwasserstoffe C10 - C40	mg/kg TS	210	DIN ISO 16703

Polycyclische aromatische Kohlenwasserstoffe

Parameter	Einheit	Messwert	Verfahren
Naphthalin	mg/kg TS	<0,05	Merkblatt 1 LUA NRW (1994)
Acenaphthylen	mg/kg TS	0,07	Merkblatt 1 LUA NRW (1994)
Acenaphthen	mg/kg TS	<0,05	Merkblatt 1 LUA NRW (1994)
Fluoren	mg/kg TS	0,05	Merkblatt 1 LUA NRW (1994)
Phenanthren	mg/kg TS	0,41	Merkblatt 1 LUA NRW (1994)
Anthracen	mg/kg TS	0,13	Merkblatt 1 LUA NRW (1994)
Fluoranthen	mg/kg TS	0,44	Merkblatt 1 LUA NRW (1994)
Pyren	mg/kg TS	0,34	Merkblatt 1 LUA NRW (1994)
Benzo(a)anthracen	mg/kg TS	0,19	Merkblatt 1 LUA NRW (1994)
Chrysen	mg/kg TS	0,16	Merkblatt 1 LUA NRW (1994)
Benzo(b)fluoranthen	mg/kg TS	0,24	Merkblatt 1 LUA NRW (1994)
Benzo(k)fluoranthen	mg/kg TS	0,05	Merkblatt 1 LUA NRW (1994)
Benzo(a)pyren	mg/kg TS	0,153	Merkblatt 1 LUA NRW (1994)
Dibenz(ah)anthracen	mg/kg TS	<0,05	Merkblatt 1 LUA NRW (1994)
Benzo(ghi)perylen	mg/kg TS	0,11	Merkblatt 1 LUA NRW (1994)
Indeno(1,2,3-cd)pyren	mg/kg TS	0,08	Merkblatt 1 LUA NRW (1994)
Summe PAK EPA	mg/kg TS	2,45	Merkblatt 1 LUA NRW (1994)

Metalle

Parameter	Einheit	Messwert	Verfahren
Königswasseraufschluss		ja	DIN ISO 11466
Arsen	mg/kg TS	3,9	DIN EN ISO 17294-2 (E 29)
Blei	mg/kg TS	11	DIN EN ISO 17294-2 (E 29)
Cadmium	mg/kg TS	<0,3	DIN EN ISO 17294-2 (E 29)
Chrom (Gesamt)	mg/kg TS	7,9	DIN EN ISO 17294-2 (E 29)
Kupfer	mg/kg TS	9	DIN EN ISO 17294-2 (E 29)
Nickel	mg/kg TS	17	DIN EN ISO 17294-2 (E 29)
Quecksilber	mg/kg TS	<0,1	DIN EN ISO 12846
Zink	mg/kg TS	25	DIN EN ISO 17294-2 (E 29)



Anlage 4
Sieb-/Schlämmanalysen
nach DIN 18123

c amp us Ing e nie urg e se Ilsc haft: BV We sttang e nte GHBConsultGmbH Pro je kt: (AZ 161203) Pro je ktnr.: 16047 N.Ka mp ik, Dip l.-Ge o l. Anlage: Moosstraße 7,82319 Stamberg 20.12.2016 Da tum: Tel: 08151 / 656 88-0, Fax: 08151 / 656 88-99 Ko mve rte ilung DIN 18 123-5 $\operatorname{To} n$ Sc hluff $\mathrm{Kie}\,\mathrm{s}$ Ste ine Sand Fe in-Mitte l-Grob-Fe in-Mitte l-Grob-Fe in-Mitte l-Grob-100 90 80 70 60 Massenprozent 50 40 30 20 10 0.06 0.2 0.6 Ko md urc hm e sse r in m m 0.006 6 0.0020.020.6 2 20 60 RKS 10 Entna hme ste lle 0,8-2,0 m Entna hm e tie fe La b o mumme r - RKS10(0,8-2,0) Ung le ic hförm. U Krüm mung sza hl d10 / d60 - / 14.194 mm Ante il < 0.063 mm 11.2 % Fro ste $m\,p$ find l.kl. Ko mke nnza hl 0118 Komfrakt. T/U/S/G $0.0/\,11.2/\,11.9/\,76.9~\%$ Bo de na rt G ,u,g s' Bodengruppe GU 3 Bo d e n kla sse kf na c h Be ye r kf na c h Ka ub isc h 1.3E-005 m/skf na c h Ha ze n kf na c h Se ile r kf na c h USBR 5.5E-003 m/s