

# GUTACHTEN



#### GEOTECHNISCHER BERICHT

Auftrag Nr. 3160795 Projekt Nr. 2016-2301

## **AUFTRAGGEBER:**

Verbund Beschaffung DB, Braunau/Ranshofen

# **BAUMASSNAHME:**

Anpassung der Stauhaltungsdämme an der Innstaustufe, Egglfing-Obernberg

# **GEGENSTAND:**

Bodenvoruntersuchung

#### DATUM:

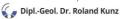
Deggendorf, den 23.11.2016

Dieser Bericht umfasst 17 Seiten, 4 Tabellen und 5 Anlagen. Die Veröffentlichung, auch auszugsweise, ist ohne unsere Zustimmung nicht zulässig. Die Proben werden ohne besondere Absprache nicht aufbewahrt.

#### Dipl.-Geol. Eduard Eigenschenk

von der IHK Niederbayern öffentlich bestellter und vereidigter Sachverständiger für ingenieurgeologische Bodenuntersuchungen

#### WASSER | UMWELT



von der IHK Niederbayern öffentlich bestellter und vereidigter Sachverständiger für Hydrogeologie

#### MONITORING

#### Dr.-Ing. Bernd Köck

Nachweisberechtigt für Standsicherheit (Art. 62, BayBO) und bauvorlageberechtigt (Art. 61, BayBO)

#### **PLANUNG**

#### Dipl.-Ing. Tobias Kubetzek

Priv. SV Spezialtiefbauplanung

#### GEOTECHNIK

# Dipl.-Ing. Rolf d'Angelo

von der IHK Niederbayer öffentlich bestellter um vereidigter Sachverständige für Erdbau im Straßenbal

#### M. Eng. Stephan Ziermann

Leiter Erd- und Grundbaulabor, Leiter der nach § 29b (vormals §§ 26, 28) BImSchG vom Bayerischen Landesamt für Umwelt anerkannten Messstelle für Geräusche

# Dipl.-Ing. (FH) Markus Piendl

von der IHK Niederbayern öffentlich bestellter und vereidigter Sachverständiger für Baugrunderkundung und Gründung von Hochbauten

#### FELS

#### Geol. Dr. Matthias Zeitlhöfler

Priv. SV Felssicherung vom Bayr. LfU zert. Radonfachperson

#### HISTORISCHE BAUTEN

Kooperationspartne

#### Prof. Dr.-Ing. Stefan M. Holzer

Universitätsprofessor für Ingenieurmathematik und Bauinformatik an der Fakultät für Bauingenieur- und Vermessungswesen an der Universität der Bundeswehr München



# Inhaltsverzeichnis:

1	VORGANG	4
	1.1 Auftrag	4
	1.2 Fragestellung	4
	1.3 Projektbezogene Unterlagen	4
	1.4 Amtliche Karten und Literatur	5
	1.5 Normen	5
2	BESCHREIBUNG DES UNTERSUCHUNGSBEREICHES	6
	2.1 Geplantes Bauwerk / Geomorphologische Situation	6
	2.2 Geologische Verhältnisse	6
3	DURCHGEFÜHRTE UNTERSUCHUNGEN	7
	3.1 Ortsbegehung	7
	3.2 Baugrundaufschlüsse	7
	3.3 Bodenmechanische Laboruntersuchungen	9
4	UNTERSUCHUNGSERGEBNISSE	10
	4.1 Beschreibung der Schichtenfolge	10
	4.2 Ergebnisse der Laborversuche	11
	4.3 Hydrologische Verhältnisse	14
5	BEWERTUNG DER GEOTECHNISCHEN BEFUNDE	16
6	ZUSAMMENFASSUNG UND SCHLUSSBEMERKUNGEN	17

# Seite 3 von 17 zu Bericht für Auftrag Nr. 3160795



Anlagen: Anlage 1: Anlage 1.1: Anlage 1.2:	Planunterlagen Übersichtslageplan Lageplan
Anlage 2: Anlage 2.1: Anlage 2.2: Anlage 2.3: Anlage 2.4:	Profilschnitte und Bodenprofile Profilschnitt 1 Profilschnitt 2 Profilschnitt 3 Bodenprofile
Anlage 3:	Schichtenverzeichnisse

Anlage 4: Laboruntersuchungen

Anlage 5: Fotoaufnahmen

# Tabellen:

Tabelle 1:	Ansatzhöhen / Endteufen	8
Tabelle 2:	Ergebnisse der Bestimmungen der Korngrößenverteilung	12
Tabelle 3:	Wasserstände	15
Tabelle 4:	Bodenklassifizierung	16



## 1 **VORGANG**

#### 1.1 Auftrag

Die Grenzkraftwerke Simbach planen Anpassungsmaßnahmen an den Stauhaltungsdämmen an der Innstaustufe Egglfing-Obernberg.

Mit Schreiben vom 13.09.2016 wurde die IFB Eigenschenk GmbH, Deggendorf, mit der Erstellung eines geotechnischen Gutachtens einschließlich der Durchführung von Feldund Laboruntersuchungen beauftragt. Grundlage der Auftragserteilung ist das Angebot der IFB Eigenschenk vom 09.08.2016 mit der Angebot Nr. 2161270 in Verbindung mit dem Werkvertrag.

Der vorliegende Bericht enthält die zusammenfassende Darstellung der Untersuchungsergebnisse.

Die Untersuchungen wurden mit Herrn Tezzele vom Verbund sowie Herrn Dehnz vom Ingenieurbüro SKI München koordiniert. Erste Ergebnisse wurden bereits mitgeteilt. Mit dem vorliegenden Bericht werden die Untersuchungsergebnisse zusammengefasst, bestätigt und ergänzt.

#### 1.2 Fragestellung

Mit der vorliegenden geotechnischen Baugrundbeurteilung soll im Wesentlichen geklärt werden:

- ⇒ welche Böden am Untersuchungsstandort zu erwarten sind und welche bautechnischen Eigenschaften diese aufweisen;
- ⇒ welche Wasserverhältnisse anzutreffen sind und mögliche Auswirkungen hieraus.

## 1.3 <u>Projektbezogene Unterlagen</u>

Für die Ausarbeitung dieses Gutachtens standen folgende Unterlagen zur Verfügung:

[1] Ingenieurbüro SKI GmbH & Co. KG, München (15.04.2015): Übersichtslageplan, Lageplan, M 1 : 5.000, Entwurf und Genehmigungsplanung Anlage [1] bis [5]



# 1.4 Amtliche Karten und Literatur

- Bayerisches Landesamt für Umwelt (Hrsg.): Geologische Karte von Bayern 1:500.000
- Bundesministerium für Verkehr (2009): Zusätzliche Technische Vertragsbedingungen und Richtlinien für Erdarbeiten im Straßenbau, ZTV E-StB 09
- Bundesministerium für Verkehr (2004): Zusätzliche Technische Vertragsbedingungen und Richtlinien für den Bau von Schichten ohne Bindemittel im Straßenbau, ZTV SoB-StB 04
- Deutsche Gesellschaft für Geotechnik (2004): Empfehlungen des Arbeitsausschusses "Ufereinfassungen", Häfen und Wasserstraßen EAU 2004

#### 1.5 Normen

- DIN 1054 Baugrund Sicherheitsnachweise im Erd- und Grundbau Ergänzende Regelungen zu DIN EN 1997-1 (2010-12)
- DIN 1055-2 Einwirkungen auf Tragwerke Teil 2: Bodenkenngrößen (2010-11)
- DIN EN 1997-1 Eurocode 7: Entwurf, Berechnung und Bemessung in der Geotechnik
   Teil 1: Allgemeine Regeln (2009-09)
- DIN EN 1997-2 Eurocode 7: Entwurf, Berechnung und Bemessung in der Geotechnik
   Teil 2: Erkundung und Untersuchung des Baugrundes (2010-10)
- DIN 4020 Geotechnische Untersuchungen für bautechnische Zwecke Ergänzende Regelungen zu DIN EN 1997-2 (2010-12)
- DIN 4022 Benennen und Beschreiben von Boden und Fels (1987-09)
- DIN 4023 Geotechnischer Erkundung und Untersuchung Zeichnerische Darstellung der Ergebnisse von Bohrungen und sonstigen direkten Aufschlüssen (2006-02)
- DIN 18 196 Erd- und Grundbau Bodenklassifikation für bautechnische Zwecke (2006-06)



- DIN 18 300 Allgemeine Technische Vertragsbedingungen für Bauleistungen (ATV) Erdarbeiten (2010-04)
- DIN 18 301 Allgemeine Technische Vertragsbedingungen für Bauleistungen (ATV) Bohrarbeiten (2010-04)

## 2 <u>BESCHREIBUNG DES UNTERSUCHUNGSBEREICHES</u>

## 2.1 Geplantes Bauwerk / Geomorphologische Situation

Die Grenzkraftwerke Simbach planen Anpassungsmaßnahmen an den Stauhaltungsdämmen an der Innstraße Egglfing-Obernberg. Für diese Maßnahmen soll geklärt werden, welche Böden an den jeweiligen Dammbereichen vorliegen.

Hierzu wurden an drei verschiedenen Dammbereichen Schürfe ausgeführt. Die Schürfe wurden in Bad Füssing, Mühlheim am Inn und Kirchdorf am Inn durchgeführt. Insgesamt wurden Proben sowohl vom Dammkörper, der Deckschicht als auch vom Kies genommen. Die Schürfe wurden im Bereich der bestehenden Dämme bzw. neu zu erstellenden Dämme hergestellt. Die Untersuchungsstellen erstrecken sich somit von Mühlheim am Inn bis Obernberg am Inn auf der österreichischen Seite sowie von Malching bis nach Egglfing auf der deutschen Seite. Die Ansatzpunkte liegen zwischen 327,56 bis 319,00 m ü. NN. Die Untersuchungsstellen wurden durch das Ingenieurbüro SKI München festgelegt.

## 2.2 Geologische Verhältnisse

Nach der geologischen Karte von Bayern im Maßstab 1:500.000 liegen am Untersuchungsstandort Ablagerungen im Auenbereich vor, welche dem Jungholozän zugeordnet werden können. Die Ablagerungen liegen zum Teil als Mergel, Lehm, Sand, Kies und zum Teil Torf vor. Oberflächennah ist auch mit neuen Flussablagerungen der letzten Hochwasserereignisse zu rechnen. Ebenfalls muss im rückliegenden Bereich mit alt- bis mittelholozänen Schottern gerechnet werden, die als sandige Kiese vorliegen.



# 3 <u>DURCHGEFÜHRTE UNTERSUCHUNGEN</u>

## 3.1 Ortsbegehung

Vor bzw. bei Beginn der Aufschlussarbeiten wurde eine Ortsbegehung des Standorts und seiner Umgebung durch den Sachverständigen für Geotechnik Herrn Dipl.-Ing. (FH) Florian Metje durchgeführt.

## 3.2 Baugrundaufschlüsse

Die vorliegende Untersuchung soll der Entscheidung dienen, ob die Baugrundverhältnisse des Standortes für die geplante Baumaßnahme geeignet sind bzw. welche besonderen Anforderungen für die vorgesehene Bebauung zu beachten sind und soll vorläufige Angaben zu den Festigkeits- und Verformungseigenschaften der Böden liefern.

Der Untersuchungsumfang wurde durch das Ingenieurbüro SKI vorgegeben.

Es wurde folgendes Untersuchungsprogramm festgelegt:

 22 Schürfe (SCH) bis 3,5 m unter Geländeoberkante bzw. bis Antreffen des Grundwassers

Die Felderkundungen fanden vom 17.10.2016 bis 18.10.2016 statt. Bei einigen Aufschlüssen konnte die angestrebte Erkundungstiefe nicht erreicht werden, da bereits vorher Grundwasser angetroffen wurde.

Die Ansatzpunkte wurden lage- und höhenmäßig durch das Ingenieurbüro SKI eingemessen und gehen aus dem Lageplan der Anlage 1 hervor.



Tabelle 1: Ansatzhöhen / Endteufen

Erkundungsart	Ansatzhöhe [m ü. NN]	Endteufe [m unter GOK]
S-ACH 1	327,56	2,60
S-ACH 2	327,39	3,10
S-ACH 3	327,27	3,20
S-EGG 1	327,37	2,70
S-EGG 2	327,00	2,40
S-EGG 3	325,83	1,90
S-EGG 3 (Dammaufbau)	325,83	0,70
S-EGG 4	325,39	1,40
S-EGG 5	325,07	1,70
S-EGG 6	321,95	1,60
S-EGG 7	321,74	1,90
S-EGG 8	321,54	2,70
S-EGG 9	320,99	2,10
S-EGG 9 (Dammaufbau)	320,99	0,50
S-EGG 10	320,48	2,10
S-EGG 11	320,52	2,60
S-EGG 12	319,90	2,20
S-MÜHL 1	326,50	2,30
S-MÜHL 2	386,81	2,60



Erkundungsart	Ansatzhöhe [m ü. NN]	Endteufe [m unter GOK]
S-MÜHL 3	326,22	2,20
S-MÜHL 4	325,82	2,30
S-MÜHL 5	325,45	3,50
S-MÜHL 6	324,68	2,90
S-MÜHL 7	322,37	1,20

GOK: Geländeoberkante m ü. NN: Meter über Normalnull

Eine Darstellung der Aufschlüsse als Bodenprofile nach DIN 4023 ist in Anlage 2 aufgetragen. Die zugehörigen Schichtenverzeichnisse sind in Anlage 3 zusammengestellt.

# 3.3 Bodenmechanische Laboruntersuchungen

Aus den einzelnen Bodenschichten wurden Proben entnommen und - soweit erforderlich - zur Überprüfung der augenscheinlichen Ansprache und Ermittlung der Bodengruppen nach DIN 18 196 im Laboratorium untersucht. Folgende Versuche wurden durchgeführt:

- 8 Bestimmungen der Korngrößenverteilung durch kombinierte Sieb-/Schlämmanalyse nach DIN 18 123
- 26 Bestimmungen der Korngrößenverteilung nach DIN 18 123 durch Nasssiebung

Die Ergebnisse sind in Anlage 4 zusammengefasst. Sie werden ggf. im Folgenden bei der Beschreibung der Untergrundverhältnisse näher erläutert.



# 4 <u>UNTERSUCHUNGSERGEBNISSE</u>

## 4.1 Beschreibung der Schichtenfolge

Unter einer bis zu 0,7 m dicken teils aufgefüllten Oberbodenschicht wurden folgende Homogenbereiche erkundet.

## Homogenbereich 1 – Auffüllung (bestehende Dammschüttung)

Oberflächennah wurden zumeist anthropogene Auffüllungen vorgefunden. Zumeist liegen diese als sandige, teils schluffige Kiese vor. Vereinzelt liegen ebenfalls Sande und Schluffe vor. Die Farbe wurde zumeist als braun bis dunkelbraun aber auch grau angesprochen. Die Mächtigkeiten lagen zwischen 0,2 m und teilweise bis zu 2,0 m Dicke vor. Als Nebenbestandteile konnten teilweise Wurzel-, Ziegel- und Kunststoffreste festgestellt werden.

Nach DIN 18 196 können die Böden mit den Gruppensymbolen [GW/GI/GE/GU/GT/GU\*/GT\*/SU\*/ST\*] gekennzeichnet werden

## Homogenbereich 2 – Schwemmsande

Die Böden dieses Homogenbereiches konnten zumeist unter den anthropogenen Auffüllungen festgestellt werden. Die Böden dieses Schichtpaketes wiesen Mächtigkeiten zwischen 0,3 m und 1,1 m auf. Hauptsächlich handelt es sich um einen schwach schluffigen bis stark schluffigen Sand von zumeist gerundeter Kornform und grauer Färbung.

Nach DIN 18 196 können die Böden mit den Gruppensymbolen SU/ST/SU\*/ST\* gekennzeichnet werden.



# Homogenbereich 3 – Auenlehme

Die Böden dieses Schichtpaketes wurden ebenfalls zumeist unter den anthropogenen Auffüllungen vorgefunden. Hierbei handelt es sich um tonige, teils sandige Schluffe sowie um schluffige, teils sandige Tone. Die Mächtigkeiten dieser Schichten liegen zwischen 0,6 m und 1,7 m. Die Konsistenz wurde zumeist als weich und steif angesprochen.

Nach DIN 18 196 können die Böden mit den Gruppensymbolen UL/UM/TL/TM gekennzeichnet werden.

#### Homogenbereich 4 - Kiese

Die Böden dieses Schichtpaketes konnten unterhalb der Auffüllungen, Schwemmsande bzw. Auelehme festgestellt werden. Hierbei handelt es sich zumeist um sandigen, teils schwach schluffigen Kies von gerundeter Kornform und grauer Färbung.

Nach DIN 18 196 können die Böden mit den Gruppensymbolen GI/GW/GU/GT/GE gekennzeichnet werden. Die Böden sind gut bis sehr gut für den Wiedereinbau geeignet.

Es kann von einem Reibungswinkel von 35° ausgegangen werden.

# 4.2 Ergebnisse der Laborversuche

Es wurden Bestimmungen der Korngrößenverteilung durch Nasssiebung und/oder kombinierte Sieb-/Schlämmanalyse durchgeführt. Die Ergebnisse dieser Versuche sind in der folgenden Tabelle für die jeweiligen Bodenschichten dargestellt.



Tabelle 2: Ergebnisse der Bestimmungen der Korngrößenverteilung

Homogen-	Entnahme	stelle	Kor	ngrößenverte	eilung	
bereich	Probenbe- zeichnung	Tiefe [m]	DIN 18 196	Anteil < 0,063 mm	U	C <sub>c</sub>
1/Auffüllung (bestehende Dammschüttung)	S-ACH 1	1,4	[GI]	1,3 %	46	4,9
4/Kiese	S-ACH 1	2,6	GI	0,7 %	26	3,3
1/Auffüllung (bestehende Dammschüttung)	S-ACH 2	1,5	[SU*/ST*]	20,1 %	-	-
2/Schwemm- sande	S-ACH 2/E2	1,8	SU*	35,2 %	18	1,9
4/Kiese	S-ACH 2/E3	3,1	GI	1,1 %	44	4,3
1/Auffüllung (bestehende Dammschüttung)	S-ACH 3/E1	1,5	GU/GT	6,8 %	95	0,2
4/Kiese	S-ACH 3/E2	3,2	GI	1,2 %	48	4,1
1/Auffüllung (bestehende Dammschüttung)	S-EGG 1/E1	1,1	GU/GT	8,6 %	154	0,2
4/Kiese	S-EGG 1/ E2+E3	2,7	GI	3,1 %	63	7,9
3/Auenlehme	S-EGG 2/E1	1,8	UL	54,7 %	8	1,0
3/Auenlehme	S-EGG 2/E2	2,4	UL	56,3 %	8	1,2
3/Auenlehme	S-EGG 3/E1	0,7	UL	88,7 %	6	1,0
4/Kiese	S-EGG 3/E2	1,9	GI	0,4 %	24	3,8



Homogen-	Entnahme	stelle	Korngrößenverteilung			
bereich	Probenbe- zeichnung	Tiefe [m]	DIN 18 196	Anteil < 0,063 mm	U	Cc
1/Auffüllung (bestehende Dammschüttung)	S-EGG 3/E3	0,7	[GI]	4,0 %	74	5,1
1/Auffüllung (bestehende Dammschüttung)	S-EGG 5/E1	1,4	[GI]	1,4 %	52	6,5
4/Kiese	S-EGG 5/E2	1,7	GE	1,2 %	5	1,6
4/Kiese	S-EGG 6/E1	1,6	GW	0,7	28	1,3
1/Auffüllung (bestehende Dammschüttung)	S-EGG 7/E1	0,9	[GU/GT]	5,7	82	0,9
3/Auenlehme	S-EGG 7/E2	1,2	SU	7,8	3	1,6
4/Kiese	S-EGG 7/E3	1,9	GW	1,0	24	1,1
1/Auffüllung (bestehende Dammschüttung)	S-EGG 8/E1	1,1	GU/GT	5,4	65	1,6
2/Schwemm- sande	S-EGG 9/E1	1,1	SU*	41,6	9	1,6
4/Kiese	S-EGG 9/E2	2,1	GI	2,3	82	7,6
1/Auffüllung (bestehende Dammschüttung)	S-EGG 9/E3	0,5	[GI]	1,1	58	1,0
3/Auenlehme	S-EGG 10/ E1	1,1	UL/UT	87	9	1,2



Homogen-	Entnahmestelle		Korngrößenverteilung			
bereich	Probenbe- zeichnung	Tiefe [m]	DIN 18 196	Anteil < 0,063 mm	U	C <sub>c</sub>
1/Auffüllung (bestehende Dammschüttung)	S-EGG 11/E1	0,9	[GI]	1,5	85	9,9
4/Kiese	S-EGG 11/ E2	2,6	GI	0,7	40	7,5
1/Auffüllung (bestehende Dammschüttung)	S-MÜHL 2/E1	0,9	[GU/GT]	5,2	53	0,1
4/Kiese	S-MÜHL 2/E2	2,6	GI	4,9	54	12,9
1/Auffüllung (bestehende Dammschüttung)	S-MÜHL 4/E1	0,6	GI	0,7	45	4,3
4/Kiese	S-MÜHL 4/E2	2,3	GW	1,1	11	2,0
1/Auffüllung (bestehende Dammschüttung)	S-MÜHL 6/E1	1,2	[GW]	2,4	47	1,6
2/Schwemm- sande	S-MÜHL 6/E2	2,1	SU*	21	16	5,0
4/Kiese	S-MÜHL 6/E3	2,9	GI	0,7	22	0,3

U: Ungleichförmigkeitszahl

 $C_{C}{:} \quad Kr\"{u}mmungszahl$ 

# 4.3 Hydrologische Verhältnisse

Mit den durchgeführten Erkundungen wurde Grundwasser angetroffen. Die einzelnen Wasserstände sind der nachfolgenden Tabelle zu entnehmen.



Tabelle 3: Wasserstände

Aufschluss Nr.	Endteufe	Ansatzpunkt	Grundwas	
	[m]	[m ü. NN]	[m u. GOK]	[m ü. NN]
S-ACH 1	2,6	327,56	2,5	324,96
S-ACH 2	3,1	327,39	3,1	324,29
S-EGG 1	2,7	327,37	2,7	324,67
S-EGG 3	1,9	325,83	1,8	324,03
S-EGG 4	1,4	325,39	1,4	323,99
S-EGG 5	1,7	325,07	1,6	323,47
S-EGG 6	1,6	321,95	1,5	320,45
S-EGG 7	1,9	321,74	1,8	319,94
S-EGG 8	2,7	321,54	2,6	318,94
S-EGG 9	2,1	320,99	2,0	318,99
S-EGG 10	2,1	320,48	2,0	318,48
S-EGG 11	2,6	320,52	2,5	318,02
S-EGG 12	2,2	319,00	2,1	316,9
S-MÜHL 1	2,3	326,50	2,2	324,3
S-MÜHL 3	2,2	326,22	2,1	324,12
S-MÜHL 4	2,3	325,82	2,2	323,62
S-MÜHL 5	3,5	325,45	3,3	322,15
S-MÜHL 6	2,9	324,68	2,8	321,88
S-MÜHL 7	1,2	322,37	1,2	321,17



Hauptgrundwasserleiter sind die Böden des Homogenbereiches 4.

Maßgebend für das Gefälle der Grundwasseroberfläche ist die Vorflut. Im vorliegenden Fall sind dies der nahegelegene Inn bzw. die Innbegleitbäche.

Der Grundwasserspiegel ist jahreszeitlichen Schwankungen unterworfen. Die Schwankungsbreite wird von der Grundwasserneubildung im Einzugsgebiet und damit auch von der jahreszeitlichen Niederschlagsverteilung beeinflusst.

Im vorliegenden Fall wird die Schwankung des Grundwasserspiegels auch maßgeblich durch Infiltration aus dem nahegelegenen Gewässer bei Hochwasserereignissen bestimmt.

## 5 BEWERTUNG DER GEOTECHNISCHEN BEFUNDE

Auf Grundlage der durchgeführten Felduntersuchungen, der örtlichen Bodenansprachen und der Ergebnisse der Feld- und Laborversuche kann die in der folgenden Tabelle dargestellte Klassifizierung der einzelnen Bodenschichten nach den geltenden Normen vorgenommen werden:

Tabelle 4: Bodenklassifizierung

Homogenbereich	Bodengruppe nach DIN 18 196	Bodenklasse nach DIN 18 300 (10-2012)	Frostempfindlichkeit nach ZTVE-StB 09
1/Auffüllung (bestehende Damm-schüttung)	GW/GI/GE/GU/GT/ GU*/GT*/SU*/ST*	3, 4	F2 - F3
2/Schwemmsande	SU/ST/SU*/ST*	3, 4	F2 - F3
3/Auenlehme	UL/UM/TL/TM	(1); 2; 4	F3
4/Kiese	GE/GI/GW/GU/GT	3, 4	F1 - F2



## 6 ZUSAMMENFASSUNG UND SCHLUSSBEMERKUNGEN

Im Zuge der Baugrundvoruntersuchung wurden Felduntersuchungen durchgeführt und der aufgeschlossene Boden beurteilt. Die für die Ausschreibung, Planung und Baudurchführung erforderlichen Hinweise wurden erarbeitet und sind im Text- und Anlagenteil dokumentiert. Die jeweils notwendigen Maßnahmen und Gründungsbedingungen wurden für die Verhältnisse an den Ansatzpunkten aufgezeigt.

Die IFB Eigenschenk ist zu verständigen, falls sich Abweichungen vom vorliegenden Gutachten oder planungsbedingte Änderungen ergeben. Zwischenzeitlich aufgetretene oder eventuell von der Planung abweichend erörterte Fragen werden in einer ergänzenden Stellungnahme kurzfristig nachgereicht.

Bei den durchgeführten Untersuchungen handelt es sich naturgemäß nur um punktförmige Aufschlüsse, weshalb Abweichungen im flächenhaften Anschnitt nicht auszuschließen sind. Eine vergleichende Überprüfung in Form einer Gründungssohlenabnahme bleibt damit erforderlich.

Gemäß DIN 1054 ist das Ergebnis dieser Abnahme der Gründungssohle zu den Bauakten zu nehmen. Ohne örtliche Abnahme gilt die Untersuchung des Baugrundes als nicht abgeschlossen.

EIGENSCHENK
Dipl.-Ing. (FH) Markus Piendl<sup>1)</sup>
Fachbereichsleiter Grundbau

EIGENSCHENK Dipl.-Ing. (FH) Florian Metje Sachbearbeiter

Von der Industrie- und Handelskammer für Niederbayern in Passau öffentlich bestellter und vereidigter Sachverständiger für Baugrunderkundung und Gründung von Hochbauten