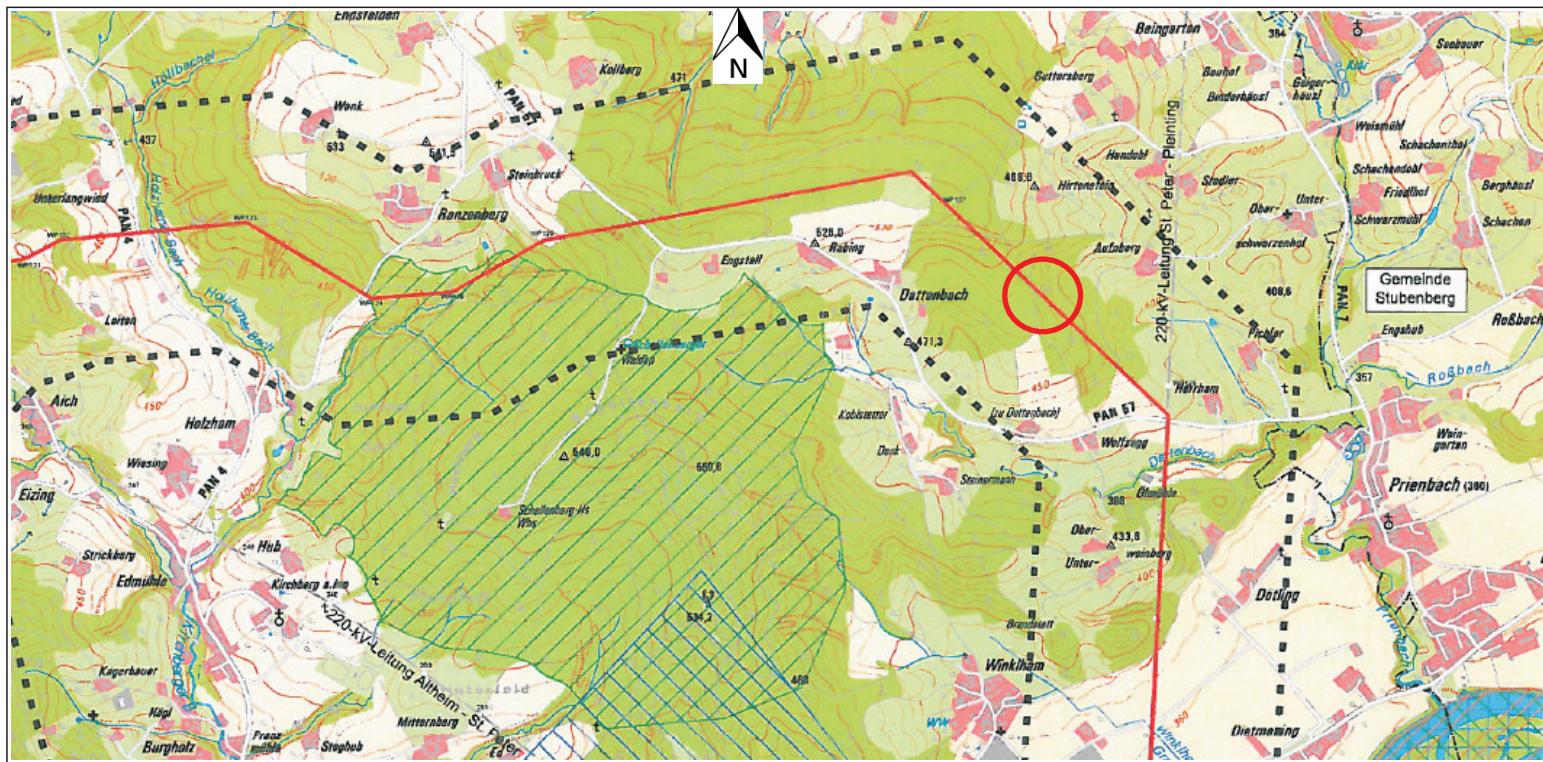
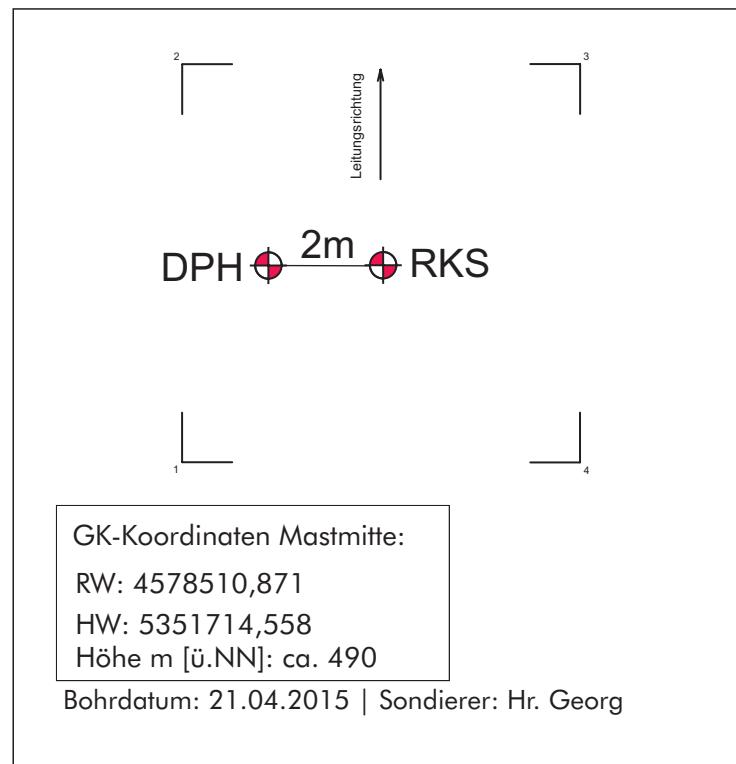
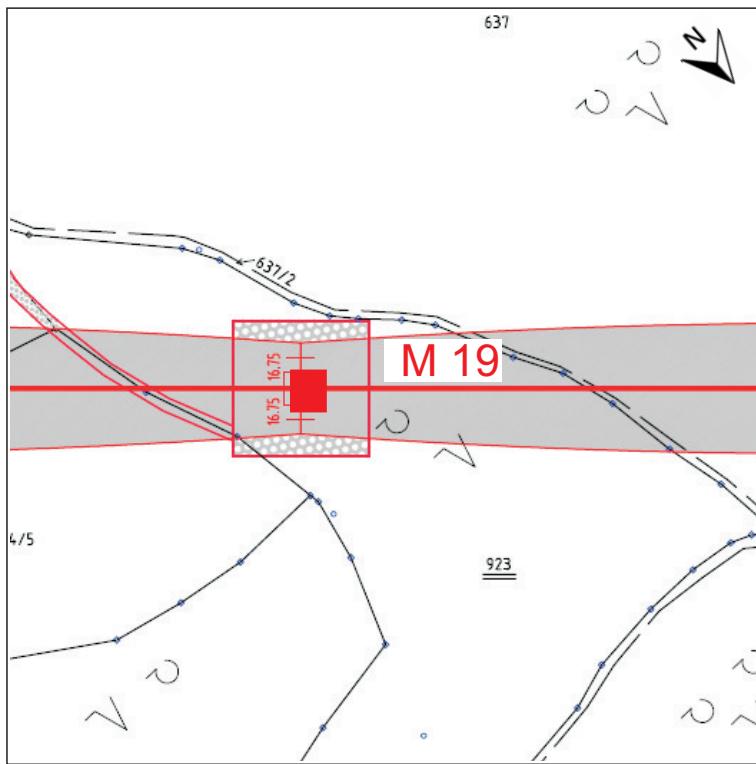


**Objekt: 380kV-Ltg. Simbach a. Inn - Landesgrenze, Ltg. B153, Mast-Nr.: 19**  
**Baugrundgutachten - Erkundungsdokumentation**



Direkte Baugrundaufschlüsse					
Rammkernsondierung		Rotationskernbohrung		Sonstige	
Anzahl	Tiefe (m)	Anzahl	Tiefe (m)	Anzahl	Tiefe (m)
1	6,0	-	-	-	-
Indirekte Baugrundaufschlüsse					
schwere Rammsondierung		SPT		Drucksondierung	
Anzahl	Tiefe (m)	Anzahl	Tiefe (m)	Anzahl	Tiefe (m)
1	8,6*	-	-	-	-
Probenahme					
Bodenproben			Wasserproben		
Mischproben	Schichtproben	Kerne			
-	3	-			
Analytik Boden					
einaxiale Druckfestigkeit	Siebanalyse	Konsistenz	Glühverlust	Stahlkorr.	Betonaggr.
-	-	1	-	-	1
Analytik Grundwasser					
Betonaggress.	Stahlkorrosiv.	LAWA	Sonstige		
-	-	-	-		

\* Sondierabbruch aufgrund zu hoher Lagerungsdichte der anstehenden Erdstoffe bzw. aufgrund des geringen Verwitterungsgrades der anstehenden Festgesteine



bearbeitet:	Plandatum:	Auftragsnummer:	Version	Anlagenummer:
JT	10/2015	L14/II-191.112	1.0	2.21

Projekt: Auftraggeber:

380kV-Leitung Simbach a. Inn -  
Landesgrenze, Ltg. B153

SAG GmbH Ergolding  
Landshuter Straße 65  
84030 Ergolding



**Objekt: 380kV-Ltg. Simbach a. Inn - Landesgrenze, Ltg. B153, Mast 19**  
**Baugrundgutachten - Übersicht Kennwerte und Gründungshinweise**

**BUCHHOLZ  
+ PARTNER**



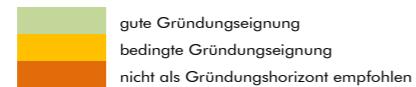
**Baugrundcharakteristik**

Eigenschaft / Merkmal	Einheit	Schicht 7	Schicht 9
geologische Bezeichnung		Hanglehm	Terrassensand
Teufenbereich	m unter GOK	0,5 - 3,0	3,0 - 5,5
Körnung nach Bohrbefund		U; t, z.T. fs, z.T. g*, z.T. s	fS; u
Bodengruppe DIN 18196		UM, UA/TA	SU*
Bodenklasse DIN 18300		BK 4	BK 3, BK 5 <sup>2)</sup>
Bohrbarkeitsklasse DIN 18301		BB 2	BN 2, BS 1 <sup>3)</sup>
Lagerungsdichte / Konsistenz nach Feldbefund		steifplastisch	halbfest
Betonaggressivität (DIN4030):		nicht angreifend (< XA1)	
- Boden	Stufe		
- Grundwasser	Stufe		
Stahlkorrosivität (DIN 50929)			
Durchlässigkeitsbeiwert		$1 \cdot 10^{-9} - 1 \cdot 10^{-8}$ <sup>1)</sup>	$1 \cdot 10^{-7} - 1 \cdot 10^{-5}$ <sup>1)</sup>
Verdichtbarkeitsklasse		V 3	V 2
Frostempfindlichkeitsklasse		F 3	F 3
Tragfähigkeit		gering bis mittel	mittel
			sehr hoch

<sup>1)</sup> Erfahrungswerte

<sup>2)</sup> Einzelne Gerölle innerhalb der Terrassensedimente können möglicherweise Blockgröße erreichen. Nach DIN 18300 sind diese je nach Seitenlänge in die Bodenklassen 5 bis 7 einzurordnen. Es wird diesbezüglich auf die Angaben in der DIN 18300 verwiesen. Gerölle in Blockgröße können Bohrhindernisse im Zuge der Bauausführung darstellen.

<sup>3)</sup> Auf Grundlage der durchgeföhrten Baugrunduntersuchung kann das Vorhandensein von Erdstoffen der Klassen  $\geq$  BS 1 nicht ausgeschlossen werden.



**Baugrundmodell/ Gründungsparameter**

Eigenschaft / Merkmal	Einheit	Schicht 7a	Schicht 7b	Schicht 9
geologische Bezeichnung		Hanglehm		Terrassensand
Lagerung / Konsistenz		steifplastisch	halbfest	dicht
DPH	N <sub>10</sub>	3,0	9,0	14,2
SPT	N <sub>30</sub>			
Wichte $\gamma^*$	kN/m <sup>3</sup>	19,5	20,5	19
Wichte unter Auftrieb $\gamma'$	kN/m <sup>3</sup>	9,5	10,5	11
Reibungswinkel***	°	27,5	30	35
Auflastwinkel A, $\beta_0$	°	13	17	22
Auflastwinkel S, $\beta_0$	°	11	13	20
Kohäsion, undrainiert c <sub>u</sub>	kN/m <sup>2</sup>	75	125	-
Kohäsion, drainiert c **	kN/m <sup>2</sup>	5	10	-
Steifemodul E <sub>s</sub>	MN/m <sup>2</sup>	10 - 12	25 - 35	70 - 90
Bemessungswert für den Sohlwiderstand $\sigma_{R,d}$	kN/m <sup>2</sup>	120 <sup>4)</sup>	140 <sup>5)   230<sup>6)</sup></sup>	
Bettungsmodul K <sub>s</sub>	MN/m <sup>3</sup>	4,0 <sup>4)</sup>	7,0 <sup>5)   11,5<sup>6)</sup></sup>	****
zu erw. Schichtsetzung $\sigma_0$	cm	3,0 <sup>4)</sup>	2,0 <sup>5)   2,0<sup>6)</sup></sup>	
zu erw. Setzungsdifferenz	cm	1,5 <sup>4)</sup>	1,0 <sup>5)   1,0<sup>6)</sup></sup>	

\*erdfeucht

\*\*Rechenwert für die Kohäsion des konsolidierten bindigen Erdstoffs

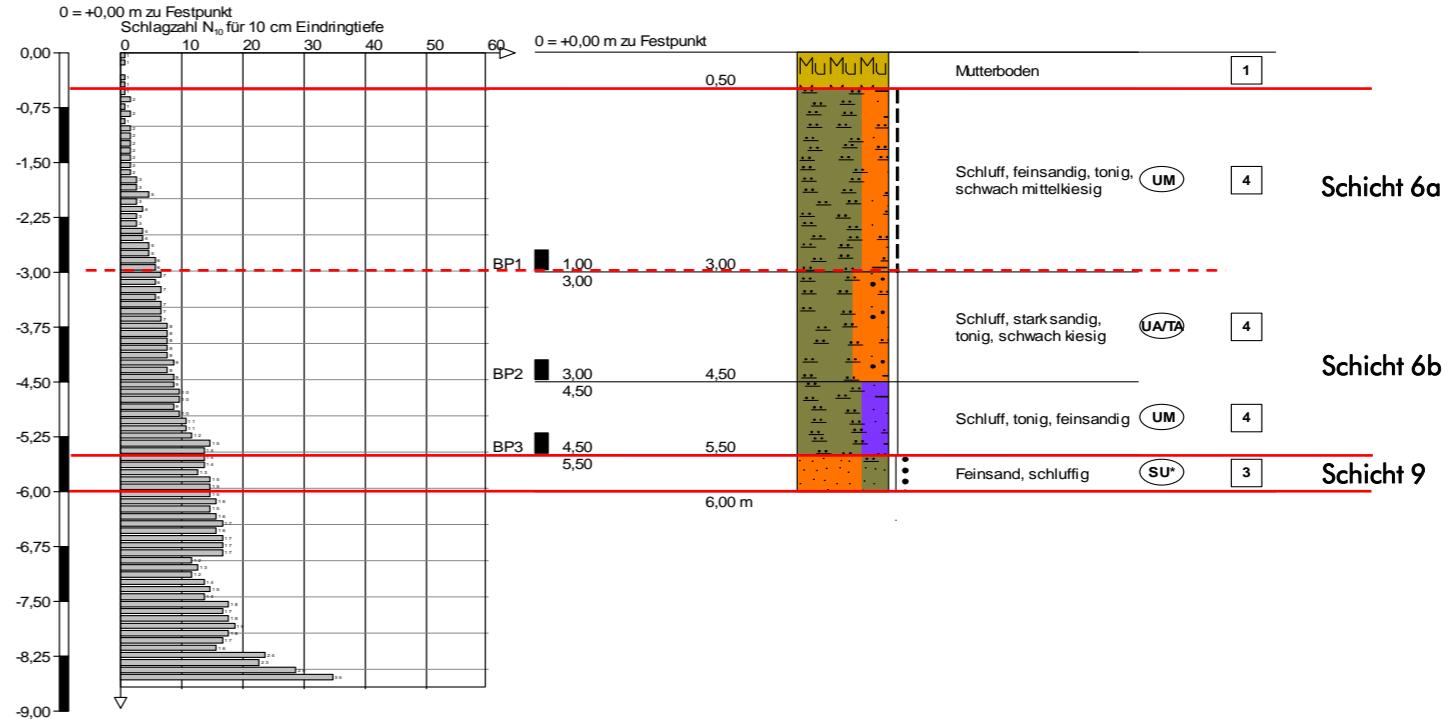
\*\*\*Rechenwert für den inneren Reibungswinkel des nichtbindigen- und des konsolidierten bindigen Erdstoffs

\*\*\*\* Aufgrund der Tiefenlage stellt diese Schicht keinen wirtschaftlich relevanten Gründungshorizont dar.

<sup>4)</sup> Es wird für die Berechnung eine Flachgründung (Plattenfundament 15x15m, Gründungssohle 1,5m u. GOK) angenommen.

<sup>5)</sup> Es wird für die Berechnung eine Flachgründung (Plattenfundament 15x15m, Gründungssohle 3,0m u. GOK) angenommen.

<sup>6)</sup> Es wird für die Berechnung eine Flachgründung (Plattenfundament 5x5m, Gründungssohle 3,5m u. GOK) angenommen.



**Standortmerkmale**

Hydrologie	
Einzugsgebiet	Dattenbach
GWL	Stau-WL
GW-Stand angetroffen (m u. GOK)	nicht angetroffen
GW-Stand frei (m u. GOK)	-
Bemessung (m u. GOK)	$\geq 6,0$
BFR	stauwasser-beeinflusst
Restriktionen	-

Allgemeine Angaben	
Erdbebenzone gemäß DIN EN 1998-1/NA:2011-1	keine Zugehörigkeit
Untergrundklasse	-
Baugrundklasse	-
Frostzone	III
geotechnische Kategorie	GK 2
Windlastzone gemäß DIN 1055-4:2005-03	1
Eislastzone gemäß DIN 1055-5:2005-07	3

**Hinweis:** Die Mastdokumentation (Anlage 2) stellt eine Zusammenfassung der im Gutachten getroffenen Aussagen dar. Das Gutachten ist nur in seiner Gesamtheit gültig. Im Hinblick auf eine schadensfreie Gründung ist die Baumaßnahme von einem unabhängigen Fachbüro (z.B. Buchholz + Partner GmbH) überwachen zu lassen.

**Gründungsempfehlung:**

vorgeschlagene Gründungsart				
<b>Flachgründung (Plattenfundament):</b> Lastabtragung über den steifplastischen Hanglehm ab 1,5m u. GOK, Gründungspolster zur Soilhomogenisierung erforderlich; <b>alternativ:</b> Stufenfundament (3,0m u. GOK), Tiegründung (Bohrpfahl, Rammpfahl, KVP)				
<b>Erdbau</b>				
0,3m mächtiges, nachweislich auf Dr. 98% verdicktes Gründungspolster aus gut verdichtbarem Mineralgemisch zur Soilhomogenisierung auf einem Geovlies empfohlen, Baustraße aus einer mind. 0,3 m mächtigen Schicht aus Grobschotter / Recyclingmaterial auf einem Geovlies nach Abschieben des Mutterbodens empfohlen. Alternativ: temporäre Baustraße mit Straßenelementen aus Holz, Stahl, Aluminium o.Ä.				
<b>Baugrubenbau</b>				
Baugruben mit einer Tiefe von bis 1,25 m können nach DIN 4124 oberhalb des Grundwasserspiegels senkrecht geschartet werden. Für die am Standort oberflächennah anstehenden Hanglehme (zw. 0,5 und 3,5m unter GOK) gilt in Anlehnung an DIN 4124:2012-01, Punkt 4.2 ein Baugrubenböschungswinkel von $\beta \leq 60^\circ$ (mind. <b>steifplastisch</b> ) als zulässig. Alternativ: Spundwand-/Trägerbohrverbau				
<b>Wasserhaltung</b>				
Vorhalten für evtl. anfallendes Oberflächenwasser bzw. Hangsicker- / Schichtwasser				
<b>Baugrubenauflast / Kontamination</b>				
gewachsener Boden, organoleptisch unauffällig				
<b>Sonstiges</b>				
Differiert das Gründungsniveau bzw. die Gründungsvariante mit den Angaben im Gutachten, so sind vom zuständigen Gutachter ergänzende Empfehlungen einzuhalten. Sollte das Gründungsniveau bzw. die Absetztiefe unterhalb der Erkundungstiefe liegen, so sind ergänzende, ausreichend tiefe Erkundungsbohrungen durchführen zu lassen. Diesbezüglich ist ebenfalls Rücksprache mit dem zuständigen Gutachter zu halten.				

bearbeitet:	Plandatum:	Auftragsnummer:	Version	Anlagenummer:
JT	11/2015	L14/II-191.112	1.0	2.22
Projekt:	Auftraggeber:			
380kV-Leitung Simbach a. Inn - Landesgrenze, Ltg. B 153				SAG GmbH Ergolding Landshuter Straße 65 84030 Ergolding

**SAG**