# ABS Rostock – Berlin: Bandbreite geotechnischer Untersuchungen und Beurteilungen bei schwierigen Untergrundverhältnissen

Dipl.-Ing. Steffen Tost & Dr.-Ing. Lutz Vogt BAUGRUND DRESDEN Ingenieurgesellschaft mbH Prof. Dr.-Ing. Thomas Neidhart HS Regensburg, Fakultät Bauingenieurwesen Dipl.-Ing. (FH) Gabriele Einnatz DB ProjektBau GmbH, Schwerin







## Inhaltsübersicht

- Teil 1: Ausgangssituation und Projekt
- Teil 2: Recherchen und Grundlagenermittlung
- Teil 3: Nacherkundungen und ergänzende Untersuchungen
- Teil 4: Dynamische Berechnungen
- Teil 5: Fazit





## Allgemeines zur ABS Rostock – Berlin

## Derzeitig:

2-gleisige Strecke, elektrifiziert, Schotteroberbau

Streckengeschwindigkeit von 120 km/h

Radsatzlasten bis zu 22,5 t

## Geplant:

Streckengeschwindigkeit von 160 km/h

Schwerverkehr mit Radsatzlasten bis zu 25 t bei v<sub>max</sub> = 100 km/h

Streckenkategorie nach Ril 836:

"Ertüchtigung / Instandhaltung und die Strecken P 160, M 160, G 120, R 120" und Schotteroberbau

Umbau im Rahmen einer zeitweisen Totalsperrung: Sept. 2012 bis Apr. 2013 (7 Monate) – vor- bzw. nachgezogenen eingleisigen Sperrungen





Baugrundgutachter / geotechnischer Fachplaner:

BAUGRUND DRESDEN (seit September 2009)

Einbeziehung eines EBA-Gutachters (Prof. Dr.-Ing. Thomas Neidhart) als "Prüfinstanz" gemäß Forderungen der Ril 836.3001

Zugrundelegung der Ril 836;

1. Aktualisierung, DB Netz AG, 01.10.2008







Teil 1 Teil 2 Teil 3 Teil 4 Teil 5

## Lage



ABS Rostock – Berlin (Nr. 6088)

Abschn. Nassenheide – Löwenberg

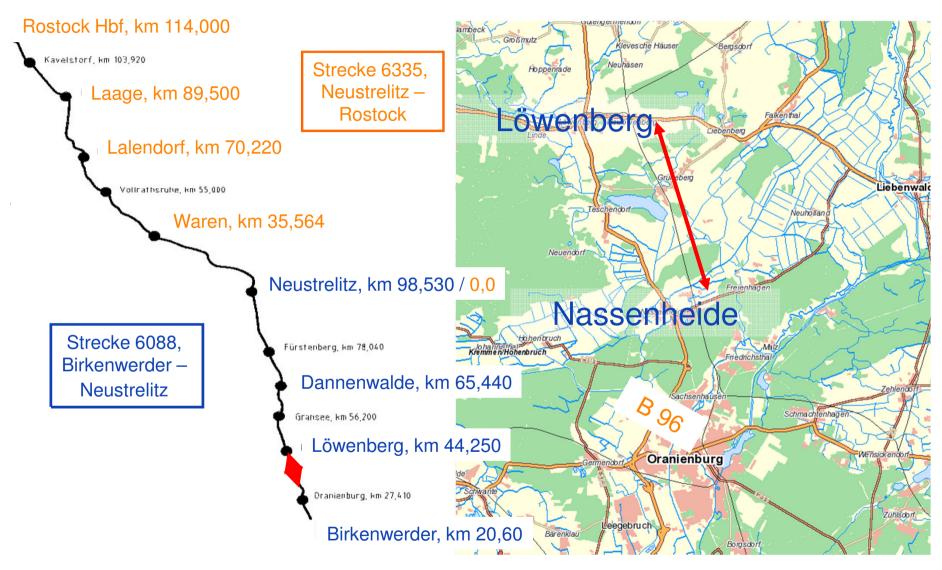






Teil 1 Teil 2 Teil 3 Teil 4 Teil 5

## Lage









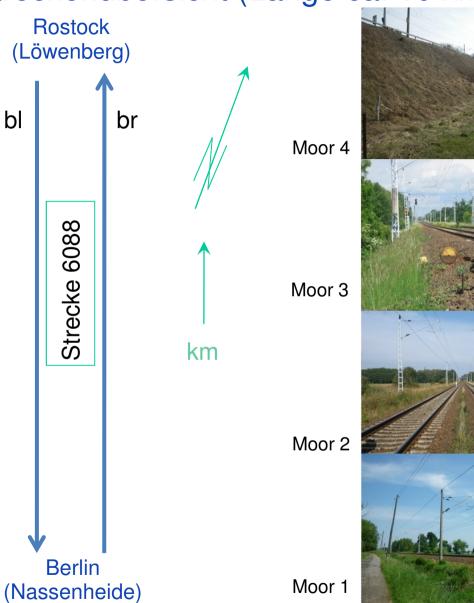
## Schematische Streckenübersicht (Länge ca. 10 km)

**Moor 4:** km 42,125 – km 42,300 (**L = 175 m**)

**Moor 3:** km 40,900 – km 41,700 (**L = 800 m**)

**Moor 2:** km 38,790 – km 39,550 (**L = 760 m**)

**Moor 1:** km 35,000 – km 35,700 (**L = 700 m**)







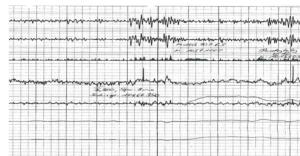


## Recherchen beim zuständigen Netzbezirk

Auswertung Gleismessschriebe

Aussagen zum Instandhaltungsaufwand

Besonderheiten, Schwachstellen usw.





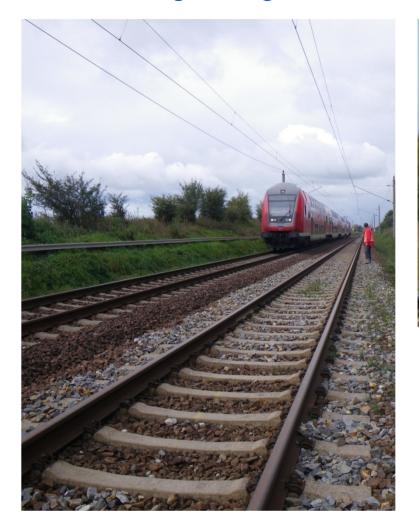






Teil 1 Teil 2 Teil 3 Teil 4 Teil 4 Teil 5

## Streckenbegehungen













## Streckenbegehungen









Teil 1 Teil 2 Teil 3 Teil 4 Teil 5

## Unterlagenrecherche

#### Vorentwurfsplanung

Baugrundvorstudie zum Bauvorhaben "Streckenertüchtigung Berlin – Rostock, Teilstrecke 6088, Birkenwerder – Neustrelitz, Teilstrecke 6325, Neustrelitz – Rostock", 31.01.2002

Geotechnische Berichte aus der Vorentwurfsplanung, Abgrenzung Torfbereiche (sog. E-Bereiche), Streckenabschnitt E 1 km 42,100 – 42,300, E 2 km 40,900 – 41,800, E 3 37,300 – 39,700, E 4 36,400 – 36,700, E 5 km 31,400 – 31,950, E 6 km 20,850 – 21,050, 04.04.2002



#### Entwurfsplanung

GeoRail Daten der Firma gbm Wiebe GmbH, Befahrungen 02/2002

Baugrundgutachten Strecke Berlin – Neubrandenburg - Stralsund, Umbau Streckengleis Nassenheide – Grüneberg, km 34,997 – 40,296, 27.11.1997

Geotechnischer Bericht der Eisenbahnverbindung Rostock – Berlin, Strecke 6088 Berlin Neustrelitz, ESTW Oranienburg, km 20,680 – 44,837, Entwurfsplanung vom 11.12.2002 (10.04.2003),

Baugrundgutachten aus der Entwurfsplanung, Bewertung von Standsicherheiten (sog. UiG-Bereiche) Streckenabschnitte km 20,850 – km 26,070, km 29,800 – km 32,150, km 38,750 – km 41,900 und km 42,125 – 42,300 der Strecke 6088, 29.01.2003 / 18.08.2003



Gesamtunterlage zur geotechnischen Untersuchung des Untergrundes an der Strecke 6088, Abschnitt Birkenwerder – Löwenberg, 07.12.2004

- 1. Ergänzender Geotechnischer Bericht, Ertüchtigung der Strecke 6088, Berlin Rostock, Streckenabschnitt Nassenheide Löwenberg, ESTW Oranienburg, Untersuchungsgebiet 1, ca. km 35,000 km 35,700, 06.11.2008 Moor 1
- 1. Ergänzender Geotechnischer Bericht, Ertüchtigung der Strecke 6088, Berlin Rostock, Streckenabschnitt Nassenheide Löwenberg, ESTW Oranienburg, Untersuchungsgebiet 2, ca. km 38,790 km 39,550, 21.10.2008 Moor 2
- 1. Ergänzender Geotechnischer Bericht, Ertüchtigung der Strecke 6088, Berlin Rostock, Streckenabschnitt Nassenheide Löwenberg, ESTW Oranienburg, Untersuchungsgebiet 3, ca. km 40,900 km 41,700, 04.11.2008 Moor 3

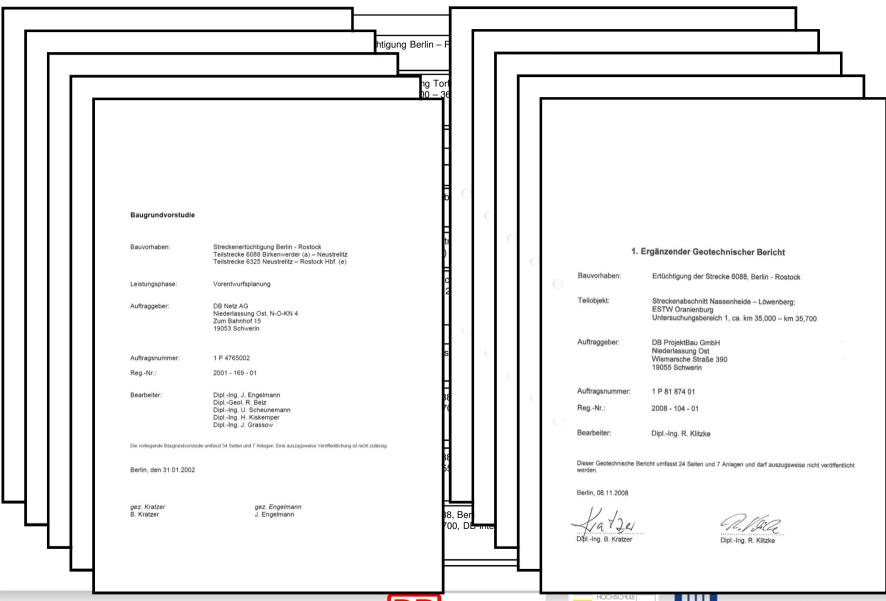
## Vorhandene Baugrund-Unterlagen







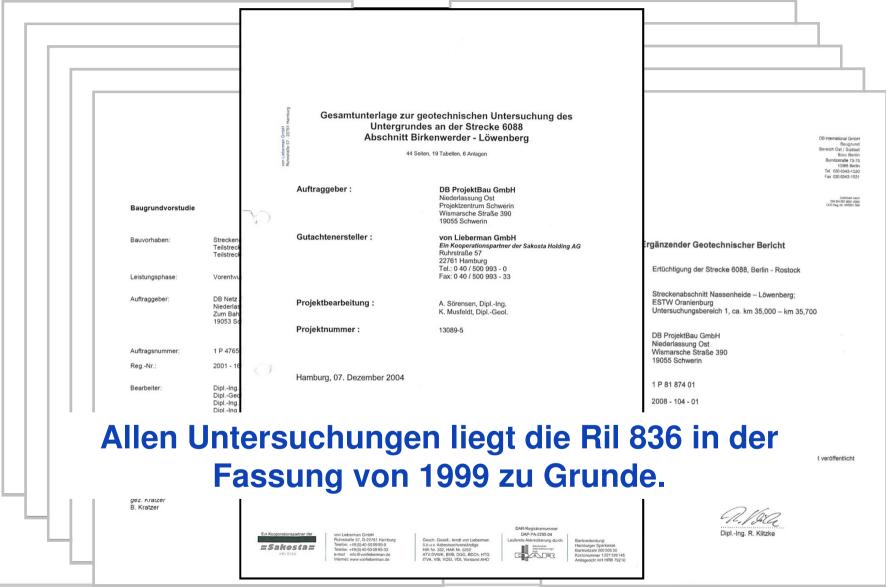
## Unterlagenrecherche







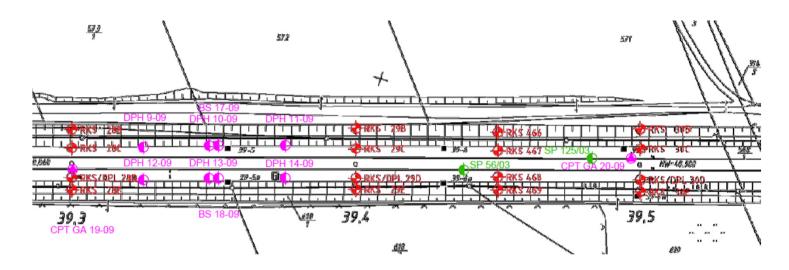
## Unterlagenrecherche







## Gezieltes Erkundungskonzept für Nacherkundungen





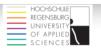
#### Legende



#### Aufschlüsse 2009

- Bohrung
- Kleinrammbohrung
- Orucksondierung







## Gezieltes Erkundungskonzept für Nacherkundungen

Berücksichtigung von vorhandenen Aufschlüssen

Berücksichtigung von vorhandenen Schwachstellen

Durchführung von Dynamischen Messungen

Legende

Durchführung von geophysikalischen Untersuchungen

Erkundungen aus dem Jahr 2004

Durchführung von Erkundungen in den Gleisachsen

- Drucksondierung







Teil 1 Teil 2 Teil 3 Teil 4 Teil 5

## Dynamische Messungen



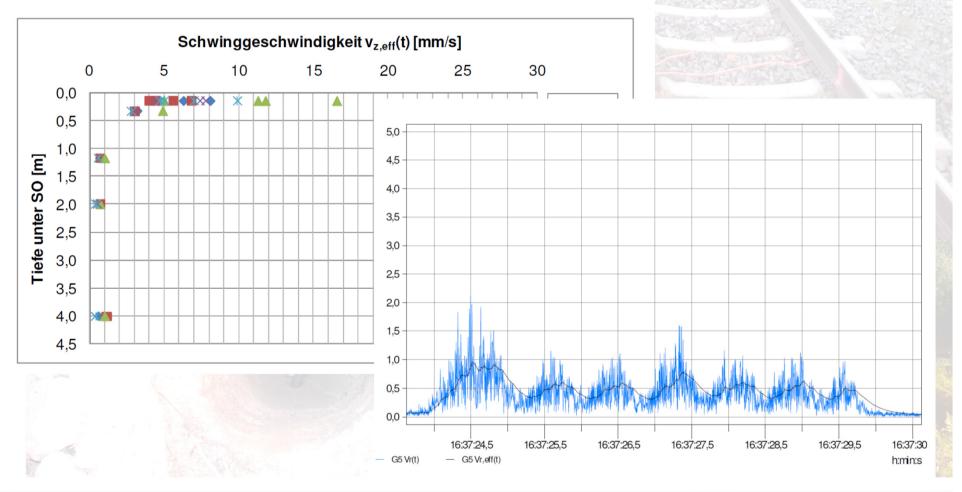






## Dynamische Messungen

## Ermittlung der Schwinggeschwindigkeiten u.a. zur Kalibrierung der dynamischen Berechnungen









## Geophysikalische Untersuchungen



Downhole-Messungen
Tauchwellentomografie



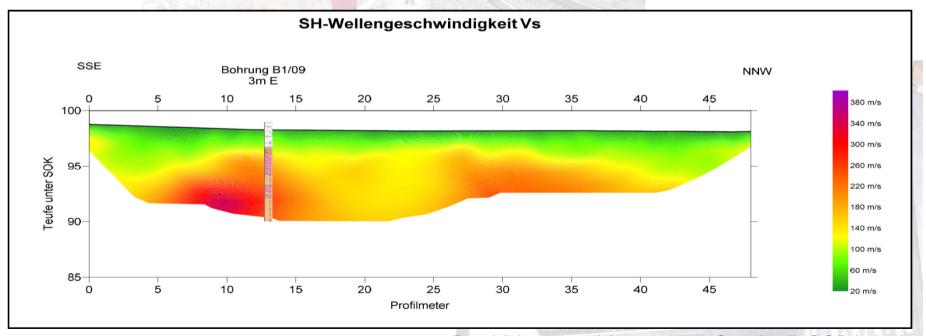




## Geophysikalische Untersuchungen

Bestimmung der P- und SH-Wellengeschwindigkeiten der einzelnen Bodenschichten

Ableitung der dynamischen E-Module und G-Module der einzelnen Bodenschichten als Eingangswerte für die dynamischen Berechnungen



Durchführung und Auswertung: Geophysik GGD Leipzig







Erkundungen in den Gleisachsen



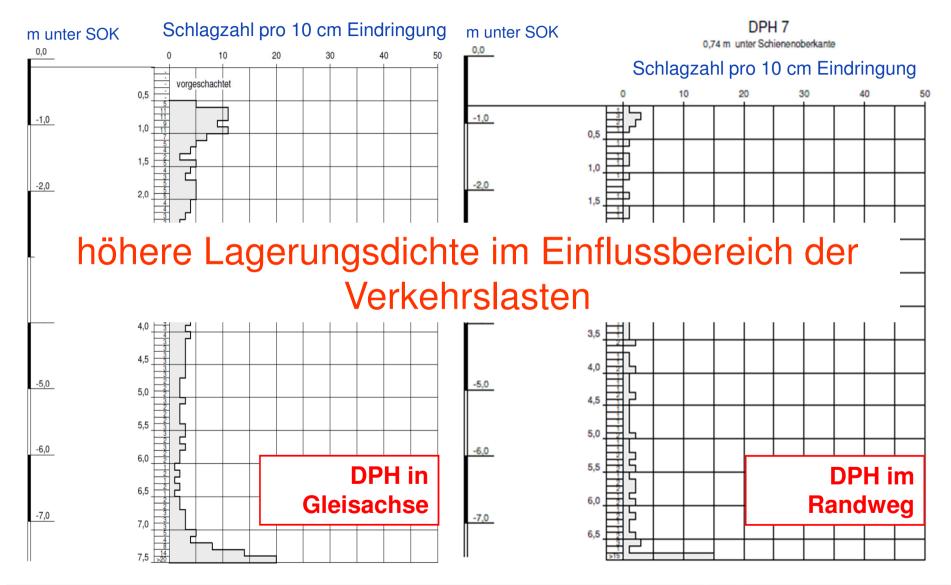
Fotos: FUGRO Consult







## Warum Erkundungen in den Gleisachsen?





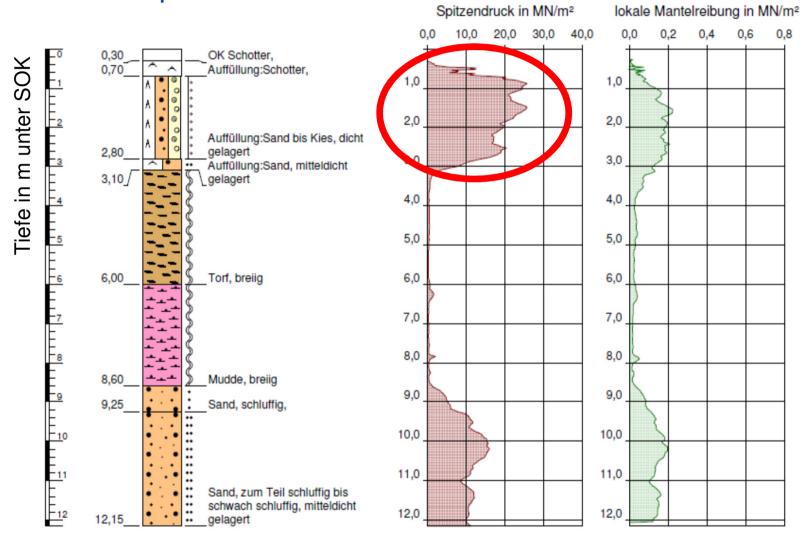




## Drucksondierungen und Standsicherheitsberechnungen

#### **Bodenprofil**

#### **CPT** in Gleisachse



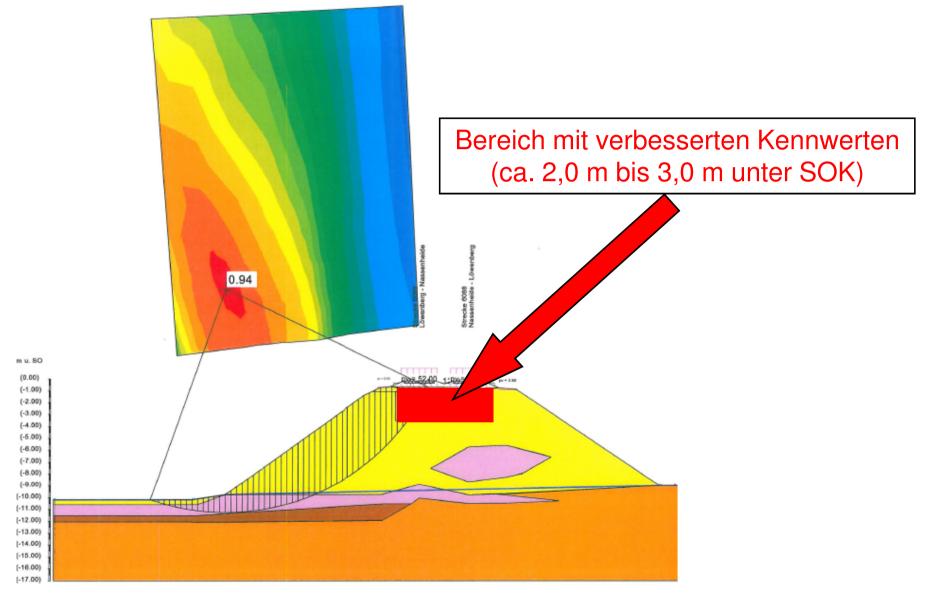
Quelle: FUGRO Consult







## Drucksondierungen und Standsicherheitsberechnungen



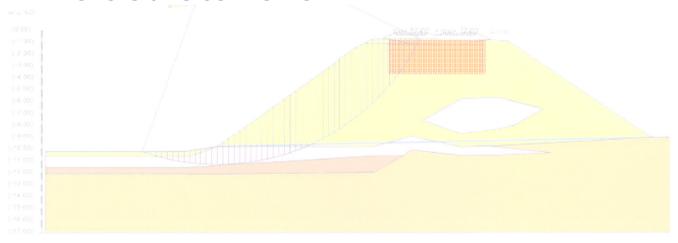






## Dies entspricht der Nachweismethodik für Standsicherheiten nach Ril 836.7001

"Für rechnerische Nachweise der Tragfähigkeit oder Gebrauchstauglichkeit von bestehenden Bauwerken sind in der Regel zusätzliche, über die Festlegungen des Moduls 836.1002 und der DIN 4020 hinausgehende objektspezifische Untersuchungen erforderlich, mit denen Scherparameter entweder direkt bestimmt oder mit ermittelten Zustandsgrößen unmittelbar korreliert werden können."

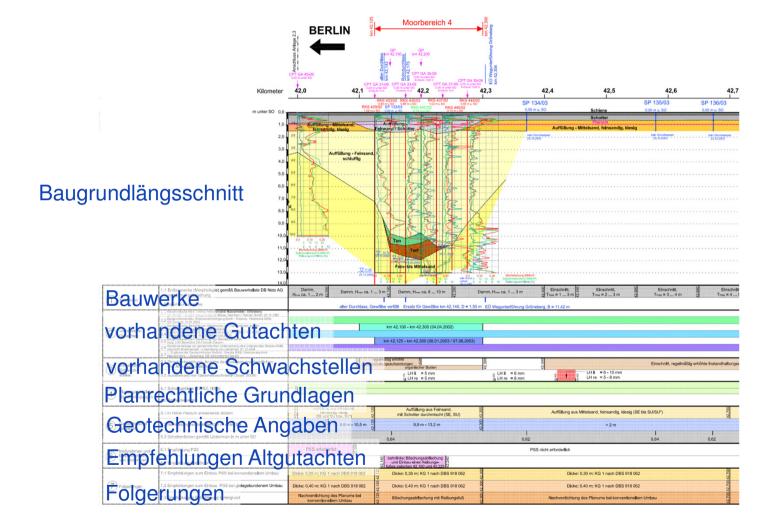








## Bündelung der Informationen in einem geotechnischen Streckenband



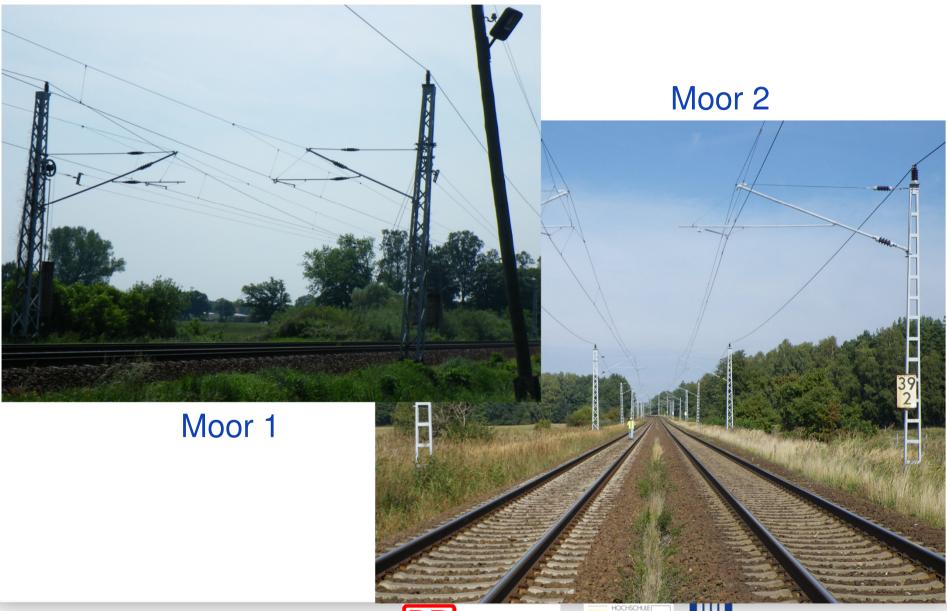






Teil 1 Teil 2 Teil 3 Teil 4 Teil 5

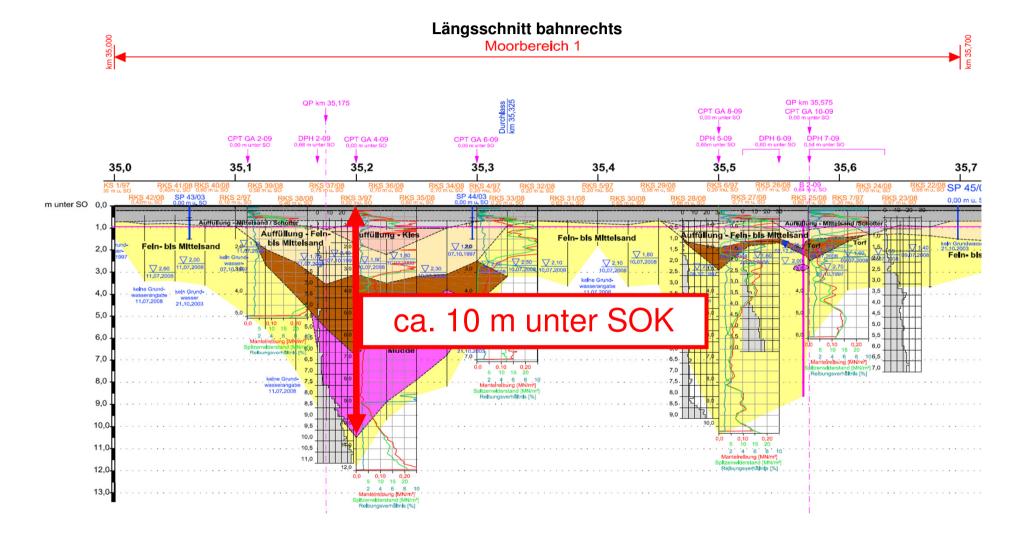
## Dynamische Berechnungen







## Moor 1, km 35,000 bis km 35,700 Baugrundsituation



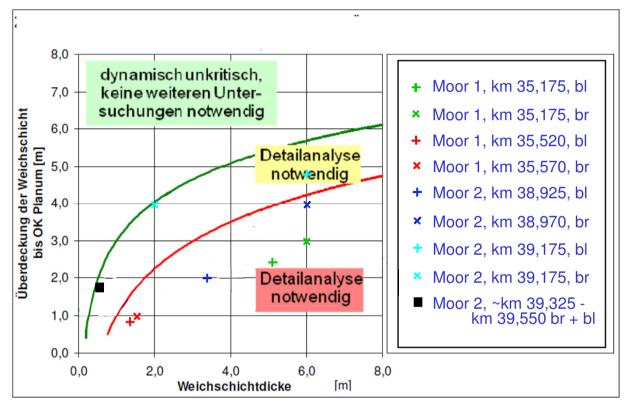






## Dynamische Stabilität Moor 1 und 2

#### Infolge Weichschichten



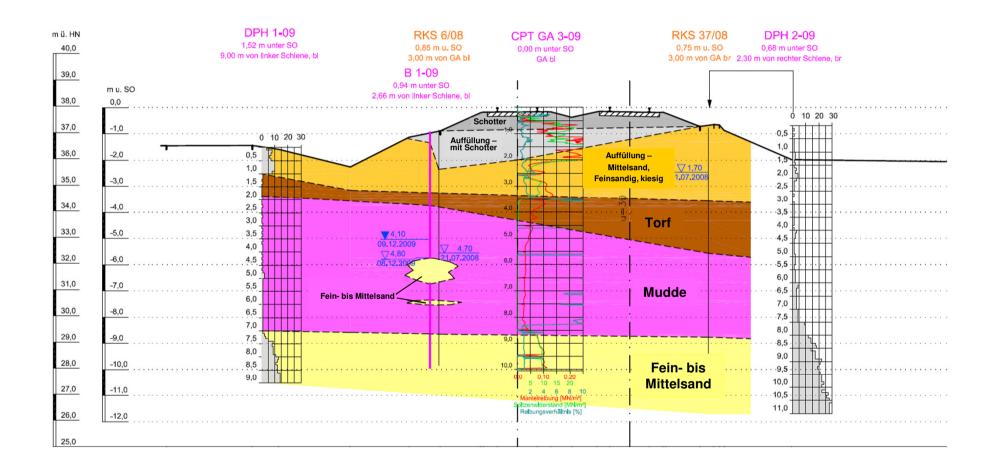
Zusammenhang zwischen Weichschichtdicke und Überdeckung bei Einhaltung des Kriteriums  $\gamma < \gamma_{tv,u}$  für untersuchte Projekte (aus: Auszug aus Entwurf Planungshilfe (Feb. 2009) des Forschungsvorhabens "Bewertung der Eignung Weichschichten im Eisenbahnbau" übergeben von Herrn W. Vogel, DB AG, 2009)







## Moor 1, Querschnitt km 35,175, Baugrundsituation

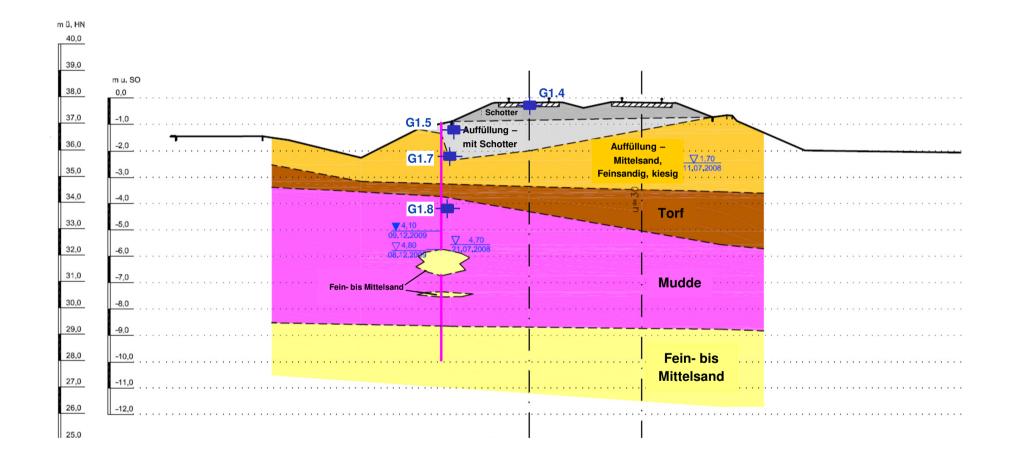








## Moor 1, Querschnitt km 35,175 – vorhandene Messgeber



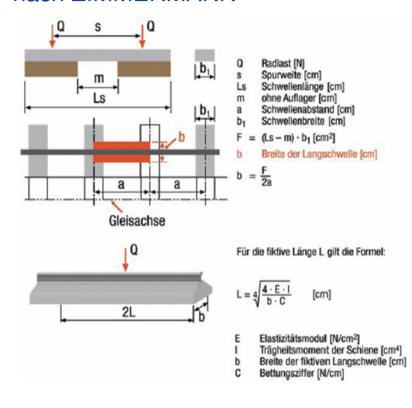






Ermittlung der quasistatischen Einwirkung infolge der Zugüberfahrten

Umwandlung des Querschwellenoberbaus in einen Langschwellenoberbau nach ZIMMERMANN



Quelle: Klotzinger, E, ETR Jan+Feb. 2008, S.34-41,
Der Oberbauschotter Teil 1:
Anforderungen und Beanspruchungen,

Querprofil		Moor 1 km 35,175	
Zustand		Bestand	
Тур	Typ 4 (Hochgeschwindigkeits-Reisezug)	120	km/h
r <sub>p</sub>	Zwischenlage/-stützpkt.	Zz 687 a	
S	Schwelle	B 70 W	
bs	Schwellenbreite	0,3	m
Is	Schwellenlänge	2,6	m
а	Schwellenabstand	0,6	m
m <sub>Schw</sub>	Masse der Schwelle	280	kg
I <sub>MT</sub>	Länge des auflagerfreies Mittelteils	0,5	m
F <sub>w</sub>	wirksame Schwellenauflagerfläche	0,63	m²
la	Auflagerlänge	1,05	m
r	Schiene	UIC 60	
E	E-Modul (Schiene)	2,10 E+08	kN/m²
I	Trägheitsmoment (Schiene)	3,06 E-05	m <sup>4</sup>
ExI	Steifigkeit	6416	kN/m²
m <sub>Schi</sub>	Masse der Schiene	60,34	kg/m
k <sub>Soil</sub>	Bettungszahl Boden	7,67 E+04	kN/m³
k <sub>rp</sub>	Steifigkeit Zwischenlage	600	kN/mm
k <sub>s</sub>	Steifigkeit Schwelle	9500	kN/mm
C <sub>b</sub>	Bettungszahl gesamt	7,21 E+04	kN/m³
b <sub>L</sub>	Breite des idealisierten Längsträgers	0,525	m
Li	elastische Länge des Längsträgers	0,908	m
m <sub>(1/2 Schw+Schi)</sub>	Masse halbe Schwelle + Schiene	215,90	kg/m
Q <sub>TK</sub>	Radkraft Triebkopf	85	kN
Q <sub>MW</sub>	Radkraft Mittelwagen	85	kN
Z <sub>Schi,Lok</sub>	Schieneneinsenkung unter statischer Last	1,24	mm



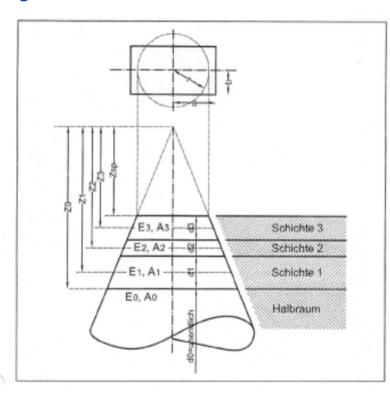




Ermittlung der quasistatischen Einwirkung infolge der Zugüberfahrten

Abbildung des Interaktionsverhaltens des Untergrundes mit dem Konusmodell des

geschichteten Aufbaus nach Adam / Kopf, Bauingenieur 78, 2003



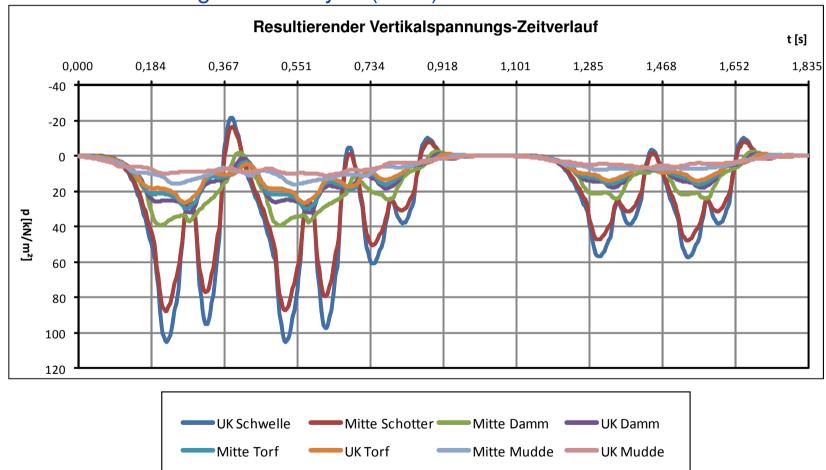
<u>opi,</u>	Dading	901110		0, –			
a <sub>hs</sub>	Länge Halbsch	nwelle				m	
b <sub>hs</sub>	Breite Halbsch	nwelle			0,15		m
δ	Öffnungswinkel des Konus				27,036		o
Z <sub>SD</sub>	Spitzenhöhe Konus				0,621		m
z <sub>0</sub>	Unterkante Konus					m	
Schicht- index	Bezeichnung	Dicke	Abstand	Fläche	Dichte	Quer- dehnzahl	Schub- modul
i		d <sub>i</sub>	z <sub>i</sub>	$A_{i}$	ρι	ν	$G_{,d}$
[-]		[m]	m]	[m²]	[kg/m³]	[-]	[MN/m <sup>3</sup> ]
3	Schotter	0,51	0,88	0,63	1900	0,300	400
2	Auffüllung, md	2,5	2,38	4,64	1800	0,350	30,00
1	Torf	0,97	4,12	13,86	1100	0,496	2,91
0	Mudde	-	4,60	17,32	1300	0,497	4,88
Mittel					1800	0,350	10,15
mittlere I	Boden / Kompre	essionseige	enschaften	des Konus			
$\nu_{\text{m}}$	mittlere Querdehnzahl Boden					0,35	-
ρm	mittlere Dichte Boden					kg/m³	
G <sub>m</sub>	mittlerer Schul		kN/m²				
E <sub>s,m</sub>	mittlerer Steife	44,0 kN/m²					
K	mittlerer Kompressionsmodul					kN/m	
k	Bettungsmodu	3,72 E+04 kN/m²					
α - Verh	nältnis v <sub>zug</sub> / v <sub>Ra</sub>	yleigh					
<b>V</b> Ray leigh	krit. Geschwindigkeit der Rayleigh-Welle					252,7	km/h
α	Verhältnis v <sub>Zug</sub>		-				
β - Verh	ältnis vorhande	ene/kritisch	e Dämpfun	ıg			
С	vorhande Däm		Ns/m²				
C <sub>krit</sub>	kritische Däm	1,79 E+05		Ns/m²			
В	Verhältnis cvor	h/Ckrit				0.824	-







Ermittlung der quasistatischen Einwirkung infolge der Zugüberfahrten Beanspruchung p(t) nach dem mechanischen Modell des dynamisch belasteten Fahrweges nach Fryba (1957)

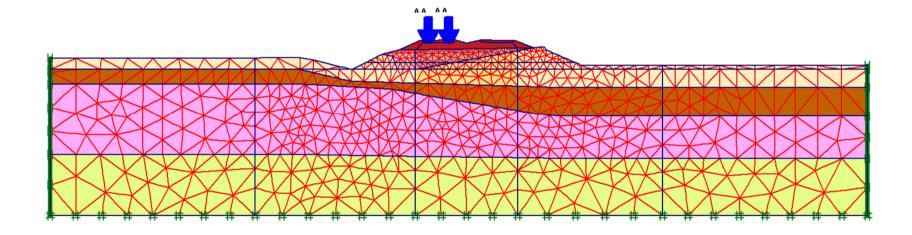








## Moor 1, QP km 35,175 – Gleisdynamische Berechnungen Berechnungs- und FE-Modell

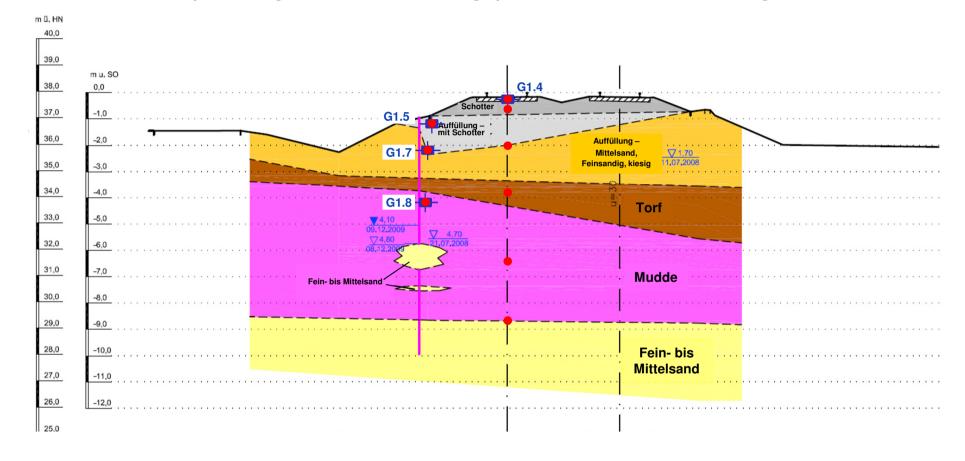








### Gewählte Spannungs- und Verformungspunkte für die Auswertung



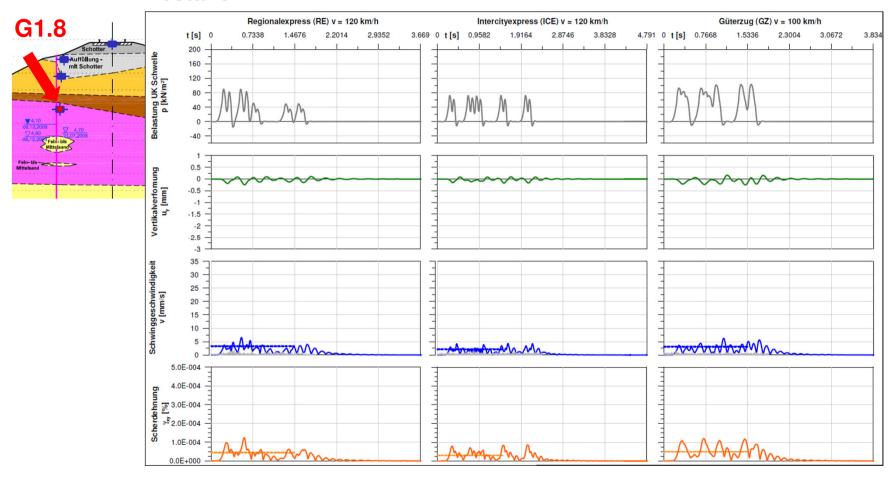






Berechnungsergebnisse für ausgewählte Spannungs- Verformungspunkte

#### **Bestand**



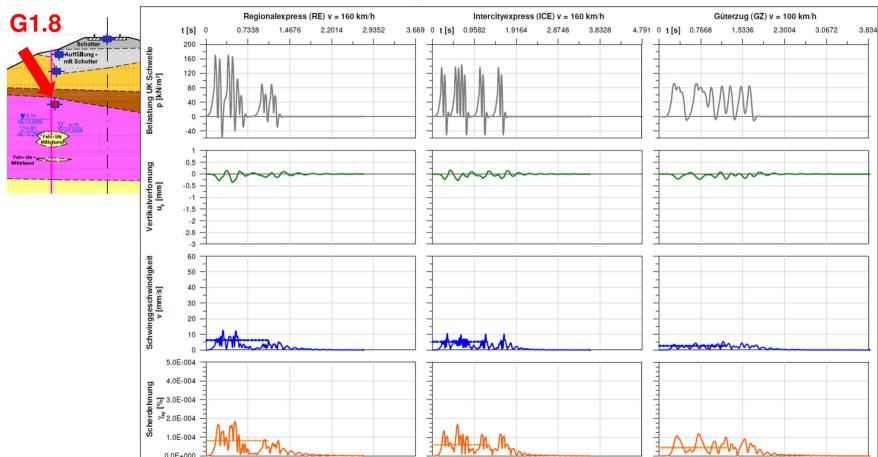






Berechnungsergebnisse für ausgewählte Spannungs- Verformungspunkte

#### Erhöhung Zuggeschwindigkeit bzw. Radsatzlasten



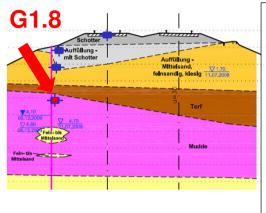


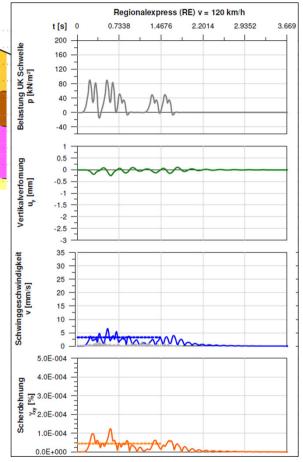


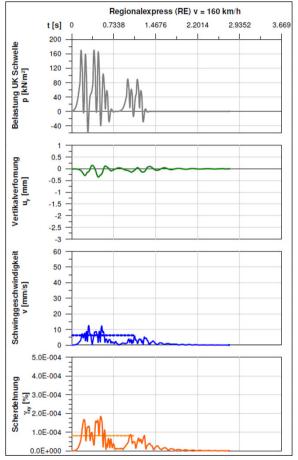


Berechnungsergebnisse für ausgewählte Spannungs- Verformungspunkte

#### Vergleich Bestand – Erhöhung für Typ Regionalexpress







07.10.2010 Beratung bei DB Netz AG Berlin, ABS HRO-B, Nass.-Löw.

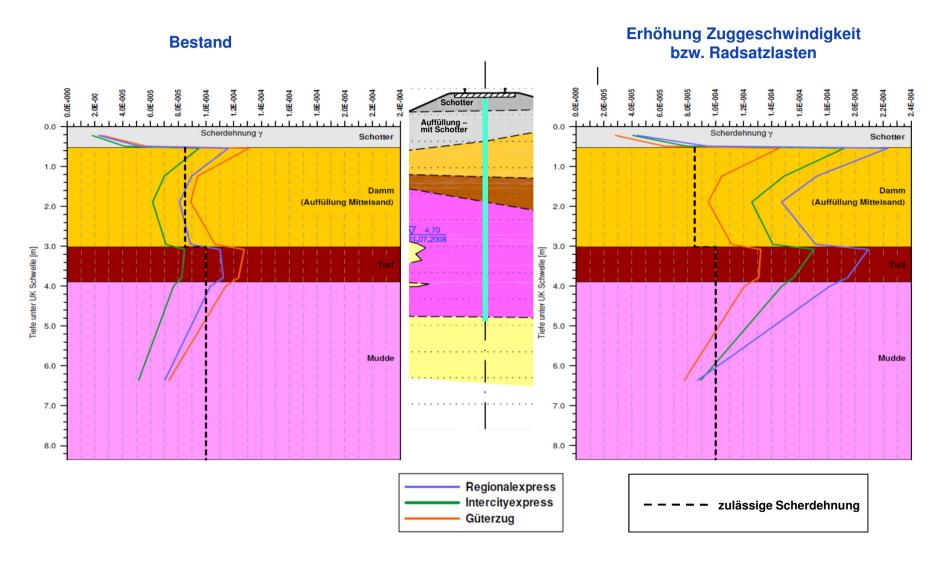








Berechnungsergebnisse – Vergleich ermittelte ← zulässige Scherdehnung

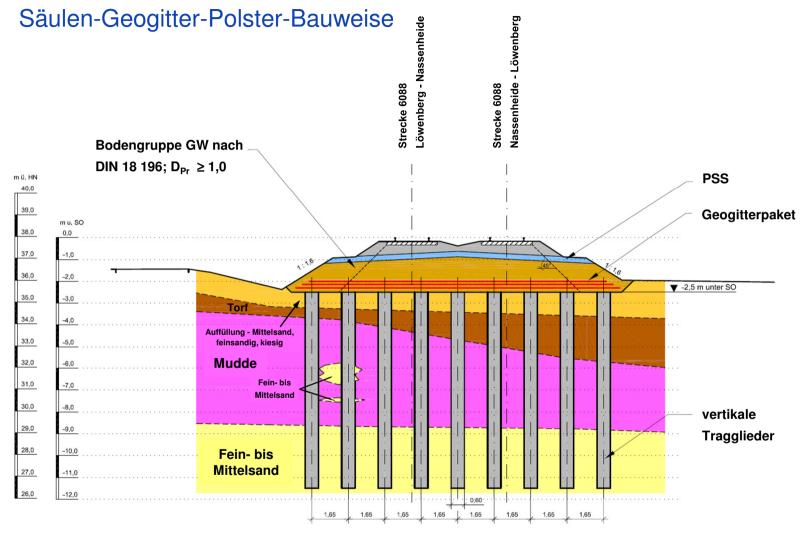








## Ertüchtigung Moor 1 und Moor 2: "dicke" Weichschichten









## **Fazit**

- Bei geotechnischen Untersuchungen für Ausbaustrecken im Rahmen des Erkundungskonzeptes Kontakt mit den Anlagenverantwortlichen suchen
- Zusätzlich Erkundungen des Zustandes im Einflussbereich der Verkehrslasten durchführen
- Dynamische Berechnungen im Zusammenhang mit dynamischen Messungen und geophysikalischen Untersuchungen sinnvoll
- Empfehlung: Erstellung eines geotechnischen Streckenbandes zur Bündelung der Informationen







