Planfeststellungsverfahren zur Stilllegung des Endlagers für radioaktive Abfälle Morsleben

Verfahrensunterlage

Titel: Geomechanische Betriebsüberwachung 2000

Autor: DBE

Erscheinungsjahr: 2001

Unterlagen-Nr.: I 109

Revision: 00

Unterlagenteil: Teil 2 von 2



Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aulgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.	Г
NAAN	ииииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	ΑА	NNNN	ИИ	
9M			99Y			GC	ВҮ	0011	00	



Blatt 3

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Geomeci	Tallische Dethebsüberwachung 2000 - Dereich 091EH21 11005 (Abbau 1a)	
<u>Inhaltsve</u>	rzeichnis	Blatt
		Diatt
1 E	inleitung	4
2 M	esssituation und Messsysteme	4
2.1 K	onvergenz	5
2.2 E	xtensometer	5
2.3 N	ivellement	6
2.4 Fi	ssurometer	7
2.5 B	ohrlochlageänderungsmesssystem	7
2.6 M	ikroakustik	8
2.7 R	adarmesssystem	8
з м	essergebnisse	9
3.1 K	onvergenz	9
3.2 E	xtensometer	₹10
3.3 Ni	ivellement	11
3.4 Fi	ssurometer	11
3.5 Bo	ohrlochlageänderungsmessungen	12
3.6 M	ikroakustik	13
3.7 R	adarmessungen	14
4 B	ewertung	14
5 Zi	tierte Unterlagen	16
<u>Anhänge</u>		
Anhang 1	: Konvergenzmessergebnisse	17
Anhang 2	2: Extensometermessergebnisse	30
Anhang 3	3: Höhenänderungen im Abbau 2 nördl. und Abbau 1a	33
Anhang 4	: Fissurometermessergebnisse	34
Anhang 5	: Bohrlochlageänderungsmessungen	42
Anhang 6	: Lagepläne - Messsysteme im Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)	43
Gesamte	Blattzahl ohne Anlagen:	46
Anlage 1:	Geologisches Profil und Anordnung der Messstrecken DokKennz.: 9M/12YER22/CG720E/GB/TY/0001/01	
Gesamte	Blattzahl der Unterlage:	48

Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.
NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	АА	ииии	NN
9М			99Y			GC	BY	0011	00



Blatt 4

1 Einleitung

Im Endlager für radioaktive Abfälle Morsleben wurden im Bereich Abbau 1a (09YER21 R003) bereits im Jahre 1970 Extensometer und Konvergenzmessstrecken zur Überwachung der Verformungen in diesem stark durchbauten Feldesteil installiert und entsprechend der Genehmigung zum Dauerbetrieb des ERAM vom 22.04.1986 weiter beobachtet.

Weiterhin wurden zum Nachweis der Standsicherheit des Zentralteils und der Integrität der Schwebe zum Salzspiegel zusätzliche Verformungsmessungen und geophysikalische Untersuchungen im Bereich Abbau 1a der -253 mNN Sohle vorgesehen und dem Bergamt u. a. am 17.08.1994 angezeigt (9M1/AF/DB/EE/0001/00; DBE M3394). Ziel der Messungen ist es, die Stabilität des Tragsystems im Bereich Abbau 1a (09YER21 R003) durch Extensometer- und Konvergenzmessungen, Rissbeobachtungen, Bohrlochlageänderungsmessungen, Firstnivellements sowie mikroakustische Messungen zu überwachen. In diesem Sinne sind auch die bereits im Jahre 1970 installierten Konvergenzstrecken und Extensometer zu bewerten.

Die Bohrung für das Extensometer CG701E sollte im Bereich einer Lösungszutrittsstelle ca. 28 m lang ansteigend aus der ehemaligen Schrapperkammer der -253 mNN Sohle parallel zum Aufhauen zum Abbau 1a verlaufend gestoßen werden. Hierfür wurde separat ein Sonderbetriebsplan (DBE M6795) eingereicht. Dieser wurde am 28.02.1996 mit der "sonstigen Nebenbestimmung" Nr. 6 zugelassen (Az: 34560-4841-04-M6795), wonach das Bergamt jährlich über die Ergebnisse zu informieren ist.

Im Rahmen der Planungen zur vorgezogenen Verfüllung des Zentralteils wurden erste Radarmessungen zur Erkundung der Schwebenmächtigkeit und -integrität durchgeführt, die auch hinsichtlich der Betriebssicherheit bewertet werden. Die Messungen werden in 2001 fortgesetzt.

Dieser dritte jährlich zu erstellende Bericht folgt der o. a. Nebenbestimmung sowie der Festlegung zwischen dem Bergamt Staßfurt mit seinem Gutachter, dem BfS und der DBE vom 05.06.1998.

2 Messsituation und Messsysteme

Der Zentralteil der Grube Bartensleben, insbesondere der nördlich des Ostquerschlags gelegene Bereich der Abbaue 1a und 2 nördl. (09YER21 R002), weist einen relativ hohen Durchbauungsgrad auf. Der Abbau in diesem Bereich begann Anfang der 20er Jahre im carnallititisch ausgebildeten Lagerteil C. Auf den Sohlen -253 mNN, -267 mNN und -291 mNN wurden dann in den 30er Jahren die im Lageplan (Anhang 6) ersichtlichen großen Abbaue zur Steinsalzgewinnung erstellt. Anschließend wurden sie teilweise für die Rüstungsproduktion im 2. Weltkrieg mit einer Betonsohle versehen. Zur Zeit werden die Abbaue 2 nördl. (12YER22 R002) und 3 nördl. (12YEA22 R002) als Materiallager genutzt.

Seit 1962 befinden sich in der Firste des Abbaus 1a (09YER21 R003) 7 Einzeltropfstellen. Im Jahr 2000 traten durchschnittlich 2,7 l/d also insgesamt ca. 1,006 m³ gesättigte Lösungen zu. Die Dichte und Temperatur der Lösungen lagen zwischen 1,200 g/cm³ und 1,285 g/cm³ bzw. 19,6 °C und 21,7 °C. Die Geologie im Beobachtungsbereich ist aus dem Schnitt Anhang 6 Blatt 46 erkennbar. 1998 wurde mit EMR-Messungen nachgewiesen, dass der überkippt liegende Hauptanhydrit salztektonisch in Einzelschollen zerlegt ist.

In 12/2000 wurde auf der -291 mNN Sohle mit umfangreichen Beraubearbeiten im Abbau 2 nördl. begonnen, bei denen insbesondere am NE-Stoß im Bereich des Extensometers CG702E deutliche Konturauflockerungen festgestellt und hereinberaubt wurden.

Die Wettertemperatur lag im Jahre 2000 fast konstant bei 18,4 °C. Während die Wetterfeuchtigkeit jahreszeitlich bedingt zwischen 28 % und 61 % relativer Feuchte schwankte.

Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aulgabe	UA	Lld. Nr.	Rev.
NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	АА	ииии	ИИ
9M	_		99Y			GC	ВҮ	0011	00



Blatt 5

2.1 Konvergenz

Zwischen 1970 und 1984 wurden auf der -253 mNN Sohle eine (CG083K) und auf der -291 mNN Sohle 4 stationäre Messstrecken mit Noniusableseeinrichtung installiert (CG132K, CG134K, CG135K und CG136K), die vermutlich konturnah (ca. 0,2 m - 0,5 m Tiefe) vermarkt sind. Die Messunsicherheit der angegebenen Konvergenzen beträgt für die kürzeren Messstrecken CG083K, CG134K und CG135K (vertikal) ±1 mm sowie für die sehr langen Messstrecken CG132K, CG135K (horizontal) und CG136K ±1,5 mm.

Die im Folgenden dargestellten ab 1993 eingerichteten Konvergenzstrecken sind, sofern sie nicht direkt auf einer Extensometerkopfplatte ansetzen, mit 0,8 m langen Spreizhülsenankern vermarkt. Die Anordnung der Messstrecken ist aus den Ergebnisdarstellungen im Anhang 1 zu ersehen. Die Messunsicherheit der dargestellten Ergebnisse liegt bei ca. ±0,5 mm.

Auf der -253 mNN Sohle werden in der Nordstrecke 09YER21 R001, im Abbau 2 nördl. (09YER21 R002) und im Ostquerschlag 09YEQ01 R001 insgesamt 7 Messquerschnitte (MQ) betrachtet (siehe Anhang 6):

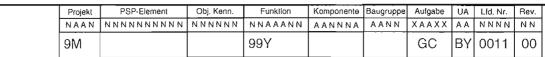
- Der MQ CG036K befindet sich in der Nordstrecke nördlich der ehemaligen Schrapperkammer.
- In der ehemaligen Schrapperkammer sind 1996 die MQ 09YER21 CG702K im nördlichen Teil und CG701K im südlichen Teil eingerichtet worden. Der MQ CG702K besteht aus einer horizontalen (1-4), zwei vertikalen (3-5, 2-6) und einer diagonalen (2-7) Messstrecke. Die Diagonalstrecke schließt an das Sohlenextensometer CG702E an. Die Station CG701K besteht aus einer horizontalen, einer vertikalen und einer diagonalen Messstrecke. Die Diagonalstrecke (2-5) liegt in Verlängerung des Firstextensometers CG701E. Außerdem wird eine Diagonalstrecke gemessen, die die Extensometer in den beiden MQ verbindet.
- In der Nordstrecke zwischen der ehemaligen Schrapperkammer und Abbau 2 nördl. befindet sich der 1995 installierte MQ CG078K.
- Im Abbau 2 nördl. befindet sich der im Jahre 1970 eingebaute MQ CG083K (1.1 (h) und 1.2 (v), siehe Anlage 2).
- Im angrenzenden Ostquerschlag sind die MQ CG016K und CG017K installiert.

Auf der -291 mNN Sohle sind im Bereich des Abbaus 2 nördl. folgende Messstrecken bzw. MQ installiert (siehe Anhang 6):

- Die horizontale Messstrecke CG136K liegt im Durchhieb zwischen den Abbauen 2 nördl. und 3 nördlich.
- Der MQ CG135K liegt am südlichen Ende des Abbaus 2 nördlich.
- Im östlich angrenzenden Abbau 3 nördl. sind die horizontale Messstrecke CG132K und der MQ CG134K installiert.
- In 09/96 wurde im Abbau 2 nördl. am tiefsten Ankerpunkt des Extensometer CG702E die Konvergenzstrecke 12YER22 CG702K angeschlossen, die in Richtung der Bohrungsachse zur Sohle verläuft.

2.2 Extensometer

Mit Hilfe einer kombinierten Extensometer- und Konvergenzmesslinie werden die Verformungen bzw. Verschiebungen von der Sohle des Abbaus 2 nördl. (12YER22 R002) bis zum Niveau des Abbaus 1a (09YER21 R003) erfasst. Die aus 10 Messabschnitten bestehende Linie setzt sich aus 2 Vierfachextensometern und 2 Konvergenzstrecken zusammen und verläuft etwa in Richtung des höchsten Durchbauungsgrades. Die beiden Stangenextensometer wurden in zwei ca. 28 m langen Bohrungen von der ehemaligen Schrapperkammer auf der -253 mNN Sohle im Bohrloch versenkt eingebaut (siehe Anhang 6). Jedes Extensometer besitzt 4 Ankerpunkte, die - wie auch der Extensometerkopf - mit hydraulischen Metallpackerankern an der Bohrlochwandung verspannt wurden. Die Messunsicherheit der dargestellten Abschnittsverschiebungen beträgt für die Stangenextensometer CG701E und CG702E ±0,1 mm. In Tabelle 1 sind die technischen Angaben zu den Extensometern zusammengestellt.





Blatt 6

Kennze	ichnung	Ankerpunkte	Temperatur- Messstelle	Messobjekt	Neigung	Richtung	Messwert- erfassung	Distanzüber- tragung
Ort	Nummer	Tiefe [m]	Tiefe [m]		[gon]	[gon]		
09YER21	CG701E	7/14/21/28	0,4	Firste	35	69	Messuhr	Glasfibergestänge
09YER21	CG702E	7/14/21/28	0,4/28	lgd. Schwebe	-65	269	Messuhr	Glasfibergestänge
12YER22	CG720E	0,5*/1,5/5,1*/9,7*	-	Pfeiler	3	171	Nonius	Stahlseil

^{*} Messstrecken defekt

Tabelle 1: Merkmale der Extensometer

Das Extensometer CG701E wurde ansteigend in den Pfeiler zwischen dem Aufhauen zum Abbau 1a (09YER21 R003) und dem Abbau 2 nördl. (09YER21 R002) eingebaut. Die Pfeilerbreite beträgt ca. 45 m. Der Abstand vom Extensometer zum Aufhauen beträgt ca. 10 m und zum Abbau 2 nördl. (09YER21 R002) ca. 35 m. Senkrecht unter dem Extensometer befindet sich der Abbau 2 nördl. (10YEA22 R002). Der Abstand beträgt von der Firste des Abbaus bis zum Kopfpunkt des Extensometers ca. 7 m und bis zum tiefsten Ankerpunkt ca. 21 m (siehe Anhang 6).

Das Extensometer CG702E wurde einfallend von der -253 mNN Sohle (ehem. Schrapperkammer) durch den Pfeiler zwischen den Abbauen 2 nördl. (10YEA22 R002) und Abbau 1a (10YEA22 R003) auf der -267 mNN Sohle bis in den oberen Bereich des Oststoßes des Abbaus 2 nördl. (12YER22 R002) der -291 mNN Sohle eingebaut. Es liegt in etwa parallel zum Rolllochsystem Abbau 1a (09YER21 RL004). Die Abbaue der genannten Sohlen liegen entsprechend dem Einfallen der geologischen Schichten geometrisch versetzt zueinander, so dass sich die Firste des tiefsten und die Sohle des höheren Abbaus nur teilweise decken. Die Mächtigkeit der Schwebe beträgt oberhalb der -267 mNN Sohle ca. 4 m und unterhalb ca. 7 m (siehe Anhang 6).

Bei Inspektionen, die im Rahmen der Instrumentierung der Extensometer in den Bohrungen RB701 und RB702 durchgeführt wurden, wurden keine Risse oder andere Hinweise auf Auflockerungen beobachtet.

Auf der -291 mNN Sohle wurde im Jahre 1970 das Drahtextensometer CG720E horizontal vom Abbau 2 nördl. aus im Streckenpfeiler zum Ostquerschlag 12YEQ01 R001 installiert, um die Pfeilerquerdehnung und die Verformungen im Konturbereich des Abbaus zu erfassen. Der Pfeiler hat aufgrund zweier Durchhiebe zum Ostquerschlag einen fast quadratischen Grundriss mit einer Seitenlänge von ca. 10 m. Die Lage des Extensometers ist aus Anlage 1 zu ersehen. Für das bereits 30 Jahre alte Drahtextensometer beträgt die Messunsicherheit ca. ±1 mm.

2.3 Nivellement

Auf der –253 mNN Sohle werden in der Nordstrecke 11 Firstpunkte beobachtet. Davon sind 3 Höhenfestpunkte mit Konvergenzmesspunkten kombiniert. Auf der –291 mNN Sohle werden in der 2. nördlichen Richtstrecke 9 Firstpunkte beobachtet. Für die Vermarkung der Firstpunkte wurden überwiegend 80 cm lange Spreizhülsenanker verwendet. Im Zuge der Installation in 1993/94 wurden die Anker mit einer Kopfplatte gegen den Stoß verspannt. Seit 1995 werden neu gesetzte Anker nur am Endpunkt mit dem Gebirge verspannt und am Bohrlochmund radial stabilisiert (Höhenfestpunkt 034 N). Bei dieser Instrumentierungsart ist der Anker gegen den Stoß unverspannt. Als Vermarkung dient generell ein auf die Anker aufgeschraubter Universalmessbolzen. Nach Auswertung beider Messlinien werden Standardabweichungen von ±0,3 mm für die Höhenänderungen der Firstpunkte nach 5 bzw. 7 Epochen und ±0,15 mm/a für die aktuellen Verschiebungsgeschwindigkeiten erzielt.

Die Messlinie auf der -253 mNN Sohle ist im Hauptanhydrit nördlich des Abbaues 1a am Höhenfestpunkt 038 N/K gelagert. Dieser Firstpunkt ist zugleich ein Lagerungspunkt für die Auswertung des gesamten Firstnivellementnetzes der Grube. Die Messlinie auf der -291 mNN Sohle durch Abbau 2 nördl. ist ca. 250 m nördlich des Untersuchungsbereichs im Höhenfestpunkt 046 N gelagert.





Blatt 7

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

2.4 Fissurometer

Im Abbau 2 nördl. (09YER21 R002), insbesondere am westlichen Stoß und im Eingangsbereich zur Nordstrecke 09YER21 R001, wurden in den 60er Jahren annähernd horizontale Risse festgestellt. Die Risse laufen entlang stratigraphischer Flächen zwischen einzelnen Steinsalzbänken (z3BK/BD-z3OS), die mit 15 gon bis 40 gon nach SW bis W einfallen. Zur Erfassung des Verschiebungsvektors wurden 1995 fünf 3D-Fissurometer installiert. Die Lage der Fissurometer ist aus Anhang 6 zu erkennen.

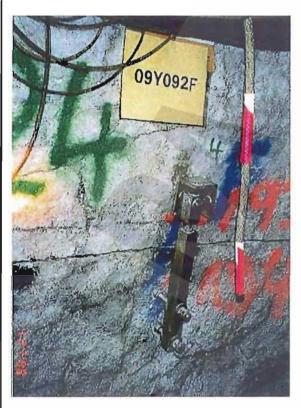




Bild 1: Fissurometer am westlichen bzw. östlichen Stoß der Nordstrecke 09YER21

Die Fissurometer bestehen aus Messkonsole und Anschlagwinkel, die auf den beiden Rissufern verankert werden. Über Messuhranschläge werden die Abstandsänderungen in 3 Richtungen mit einer Messuhr festgestellt. Die Messgenauigkeit für die ermittelten Relativverschiebungen beträgt ca. $\pm 0,14$ mm.

2.5 Bohrlochlageänderungsmesssystem

Zur Erkundung des Verbundverhaltens des Gebirges und zur Erfassung von Auflockerungen wurde entsprechend dem Messkonzept der BGR eine Lageänderungsbohrung geplant, in der mit speziellen Messsonden axiale Längenänderungen und Neigungsänderungen der Bohrlochachse beobachtet werden können /1/. Dementsprechend wurde im Jahre 1995 die 105 m lange Bohrung RB801 mit 146 mm Durchmesser erstellt, die 15 gon ansteigend vom Abbau 2 nördl. auf der -291 mNN Sohle aus in Richtung 271,5 gon verläuft. Wie aus der Schnittdarstellung in Anhang 6 zu ersehen ist, durchörtert die Bohrung Schichten der Leine-Folge (z3LS, z3HA, z3GT+z3LK) sowie der Staßfurt-Folge (z2DS+z2DA, z2SF, z2HG+z2UE, z2HS3). In die Bohrung wurde in 01/96 eine genutete Kunststoffverrohrung aus Acrylnitril-Butadien-Styrol (ABS) eingebaut und mit einem Spezialmörtel (Inklino D) verfüllt.

- Light

Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aulgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.
NAAN	иииииииии	2222	NNAAANN	AANNNA	AANN	XXAAXX	AA	NNNN	NN
9M			99Y			GC	BY	0011	00



Blatt 8

Für die Inkremental-Extensometermessungen sind im axialen Abstand von ca. 1 m insgesamt 98 metallische Präzisionsmessringe außenliegend am Kunststoffgestänge positioniert. Durch die Vermörtelung sind die Messringe fest mit dem Gebirge verbunden. Durch Wiederholungsmessungen mit einer Inkremental-Extensometer (INKREX)-Sonde, die mit einem speziellen Verschubgestänge zwischen den Messringen positioniert wird, können axiale Abstandsänderungen der Messringe zueinander magnet-induktiv in den 97 Messabschnitten festgestellt werden.

Bei den Neigungsmessungen wird eine mobile Horizontal-Inklinometersonde HIR 1000-1 mit einer Basislänge von 1 m an 97 definierten Messpunkten in der Verrohrung mit dem Verschubgestänge positioniert und die Neigung bestimmt. Durch Wiederholungsmessungen können Neigungsänderungen der Messabschnitte erfasst werden.

Die ersten Messungen in 02/96 und 03/96 waren noch von Instrumentierungseffekten beeinflusst und wurden daher bei der weiteren Auswertung nicht berücksichtigt. Aus den insgesamt 14 Messungen, die im Zeitraum 04/96 bis 09/00 durchgeführt wurden, sind im Rahmen der Auswertung die Längen- und Neigungsänderungen sowie Verschiebungsvektoren für die Messabschnitte bestimmt worden. Nach Abspaltung systematischer Abweichungen betrug die Standardabweichung bei den Längenmessungen im Mittel ±0,004 mm/m und bei den Neigungsmessungen ±0,009 mm/m.

Aus jeder Messung wurden der Bohrlochverlauf bestimmt und durch Vergleich mit der Anfangsmessung Änderungen festgestellt. Als Bezug für die weitere Auswertung wurde der wahrscheinlich lagestabilste Bereich der Bohrung, der sich durch die kleinsten Standardabweichungen der Messwertänderungen über die Zeit auszeichnet, gewählt. Erwartungsgemäß lag dieser Bereich im Hauptanhydrit und zwar im Teufenbereich von 63 m bis 69 m. Die Bestimmung der Verschiebungsvektoren erfolgte daher bezogen auf den in 65,8 m Bohrlochteufe gelegenen Messring Nr. 66. Durch die Verknüpfung ergibt sich für die Verschiebungsvektoren eine teufenabhängige Gesamtunsicherheit, die ihr Maximum an der Kontur des Abbaus 2 nördl. (12YER22 R002) mit horizontal ±0,7 mm und vertikal ±2,6 mm erreicht.

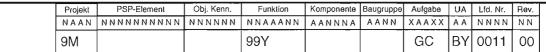
2.6 Mikroakustik

Entsprechend der einleitend erwähnten Anzeige DBE M3394 vom 17.08.1994 sollten aktuelle Mikrorissbildungen, die mögliche Entstehungen von Bruchflächen anzeigen können, durch ein mikroakustisches Netzwerk im Bereich Abbau 1a der -253 mNN Sohle erfasst werden. Die Planung und Auswertung der Messungen erfolgte bzw. erfolgt durch die BGR. Ab 1994 wurden hierzu Testmessungen mit einer speziellen Geophonsonde durchgeführt. Diese wurde jeweils für einige Wochen in ca. 1,2 m tiefen Bohrungen mit ca. 38 mm Durchmesser zur Erfassung und Speicherung mikroakustischer Signale installiert. Durch Signalanalyse wurde der Frequenz- und Amplitudenbereich der Nutzsignale bestimmt und durch geeignete Filterung Störsignale eliminiert.

Auf Grundlage dieser Messungen wurde die konkrete räumliche Anordnung der späteren 24-Kanalanlage geplant und Anfang 1995 installiert. Nach einer Testphase nahm die Anlage in 07/95 den kontinuierlichen automatischen Betrieb auf. Dabei erfolgte für die registrierten mikroakustischen Ereignisse im Untersuchungsbereich eine automatische Herdortung mit einer Genauigkeit von ≤3 m. Die Steuerung der Anlage erfolgt über Telefonmodem. Im Jahre 1997 wurde die Geophonanordnung optimiert (vgl. Anhang 6). Von 04/98 bis 12/98 kam es zu Ausfällen der Messanlage durch bergbauliche Arbeiten und technische Störungen an der Messwerterfassung.

2.7 Radarmesssystem

Für die Erarbeitung eines geotechnischen Mess- und Überwachungskonzeptes für die vorgezogene Verfüllung von Abbauen im Zentralteil der Grube Bartensleben wurden in 08/00 Radarmessungen jeweils auf der Sohle des Abbaus 2 nördl. der -291 mNN Sohle sowie den Abbauen 2 nördl., 3 nördl., 2 südl. und 3 südl. der -305 mNN Sohle durchgeführt. Die Messziele waren jeweils:





Blatt 9

- Präzisierung der Informationen zur Schwebenmächtigkeit und zum Verlauf der Firstkontur des darunterliegenden Abbaus,
- Untersuchung der Integrität der Schwebe.

Die eingesetzte Ausrüstung der Firma MALÄ GeoScience RAMAC GPR besteht aus dem Radarbetriebsgerät und den in einem Gehäuse zusammengefassten Sende- und Empfangsantennen (bistatisch) mit integrierter Elektronikeinheit. Es kam eine 800 MHz-Antenne zum Einsatz, mit der im anstehenden Zechsteinsalz Endringtiefen von ca. 12 m erreicht wurden. Die Übertragung der von der Antenne empfangenen Signale erfolgt nach Umwandlung in der Elektronikeinheit über ein Lichtwellenleiterkabel. Für die Auswertung wird eine Geschwindigkeit der Radarwellen im Steinsalz von 124 m/µs zu Grunde gelegt.

In den 5 Abbauen wurden die zugänglichen Bereiche der Sohle mit einem Profilgitternetz bestehend aus insgesamt 40 Längs- und Querprofilen mit einer Gesamtlänge von ca. 1,4 km vermessen. Die Längsprofile verlaufen etwa von N nach S und die Querprofile etwa von W nach E. Bei der Auswertung der in den Profilen gemessenen Radargramme werden die festgestellten Reflektionsflächen - wie Hohlraumkonturen, Risse oder geologische Schichtgrenzen - als Reflektoren ausgewiesen. Aufgrund der netzartigen Anordnung der Profile sowie vorliegender Kenntnisse zur Geometrie, Geologie und geotechnischen Situation können daraus räumliche Informationen zu ggf. vorhandenen geomechanisch bedingten Schädigungszonen gewonnen werden.

3 Messergebnisse

3.1 Konvergenz

Die Messergebnisse sind im Anhang 1 grafisch dargestellt. In Tabelle 2 und Tabelle 3 sind die durchschnittlichen Konvergenzen und Konvergenzraten angegeben.

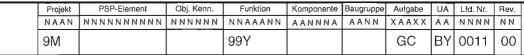
		Bezugs-			Gesamter N	lesszeitrau	m			2000	
Ker	nnzeichnung	messung	Koi	nvergenz [n	ım]	Konv	ergenzrate	[mm/a]	Konve	ergenzrate	[mm/a]
Ort	Nummer		Н	V	D	Н	V	D	Н	V	D
Nordstreck	е							•			
09YER21	CG036K	11/95	-0,68	-0,28		-0,14	-0,06		-0,08	-0,13	
ehemalige	Schrapperkammer				·						
09YER21	CG702K (1-4)*	09/96	0,17			0,04			-0,21		
	CG702K (3-5)*			-0,61			-0,15			-0,30	
	CG702K (2-6)*			0,52			0,12			-0,01	
	CG702K (2-7)*				1,27			0,30			0,14
	CG701K/CG702K	10/96			1,23			0,29			-0,08
	CG701K	09/96	-0,33	1,68	1,47	-0,08	0,40	0,35	-0,36	0,22	0,13
Nordstreck	е								<u> </u>		
09YER21	CG078K	11/95	-0,85	1,78		-0,17	0,36		-0,31	0,19	
Abbau 2 nd	ordl.										
09YER21	CG083K	06/70	-4,70	-3,70		-0,15	-0,12		0,00	-0,18	
Ostquersch	nlag										
09YEQ01	CG017K	11/95	0,46	0,76		0,09	0,15		-0,22	-0,16	
09YEQ01	CG016K	11/95	0,03	0,33		0,01	0,07		-0,34	-0,21	

Betrag der Konvergenzrate < 0,5 mm/a

Messstrecken: H = Horizontal, V = Verlikal, D = Diagonal

Tabelle 2: Konvergenzmessergebnisse auf der -253 mNN Sohle

^{*} Lage der Konvergenzmesspunkte siehe Anhang 6





Blatt 10

		Bezugs-			Gesamter I	<i>l</i> lesszeitraun	า			2000	
Kennz	elchnung	messung	Ko	nvergenz [m	nm]	Konv	ergenzrate [mm/a]	Konv	ergenzrate	[mm/a]
Ort	Nummer		Н	V	D	Н	V	D	Н	V	D
Abbau 2 nö	ordl.										
12YER22	CG702K*	09/96			0,36			0,10			2,07*
12YER22	CG135K	06/70	-7,60	-24,70		-0,25	-0,81		-0,09	-0,72	
Abbau 3 nö	ordl.				•						
12YER22	CG134K	06/70	-2,30	-1,20		-0,08	-0,04		0,81	-0,63	
12YEA22	CG132K	06/70	-8,40			-0,28			-0,09		
Durchhieb .	Abbau 2 nördl.	/Abbau 3 nörd	II.	-							
12YER22	CG136K	03/84	0,70			0,04			0,27		
Ostquersch	nlag							7			
12YEQ01	CG016K	11/95	-0,22	-0,19		-0,04	-0,04		-0,43	-0,27	

Betrag der Konvergenzrate < 0,5 mm/a

Messstrecken: H = Horizontal, V = Vertikal, D = Diagonal

* Nur bis zum 08.05.2000 messbar

Tabelle 3: Konvergenzmessergebnisse auf der -291 mNN Sohle

Auf der -253 mNN Sohle wurden überwiegend geringe vertikale und horizontale Konvergenzen festgestellt. Diese betragen z. B. im Abbau 2 nördl. kumulativ über einen Zeitraum von 30 Jahren -3,7 mm vertikal und -4,7 mm horizontal. Auffällig sind die anhaltenden vertikalen Divergenzene in der Nordstrecke zwischen dem Abbau 2 nördl. und der ehemaligen Schrapperkammer. Allerdings ging im Jahre 2000 die Verschiebungsrate auf ca. 0,2 mm/a zurück. Insgesamt sind alle Konvergenzen im Jahr 2000 sehr gering und die Messwerte bewegen sich meist im Bereich der Messgenauigkeit.

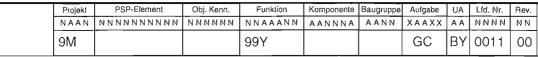
Auf der -291 mNN Sohle wurden ebenfalls geringe Konvergenzraten <1 mm/a festgestellt. Die Konvergenzstrecke CG702K konnte wegen notwendiger Sicherungsarbeiten ab dem 08.05.2000 nicht gemessen werden.

3.2 Extensometer

Die gemessenen Verschiebungen sind im Anhang 2 in Zeitreihen grafisch dargestellt. Um die Messergebnisse untereinander vergleichbar zu machen, sind die durchschnittlichen Verformungen sowie die Verschiebungsgeschwindigkeit und Verformungsrate in Tabelle 4 seit Messbeginn und für das Jahr 2000 angegeben. Aufgrund der geringen Temperaturänderungen erfolgte keine Temperaturkompensation.

Das Extensometer CG701E zeigte bis 09/97 in den beiden mittleren Messabschnitten Stauchungen und im konturnahen untersten Messabschnitt geringfügige Dehnungen. Von da ab sind nur noch geringfügige Verschiebungen im Bereich der Messunsicherheit von ±0,1 mm festzustellen. Auch im Jahr 2000 sind im Bereich oberhalb der -253 mNN Sohle keine signifikanten Verformungstrends erkennbar.

Vermutlich wegen des stärkeren Einflusses konturnaher Auflockerungen überwiegen beim CG702E im Messzeitraum von 11/95 bis 12/00 die Dehnungen von 0,01 mm/m bis 0,07 mm/m gegenüber den Stauchungen von -0,04 mm/m. Der konturnahe Messabschnitt 21 m bis 28 m des Extensometers CG702E zeigte zum Ende des Jahres 1999 eine sprunghafte Zunahme der Verschiebung um 0,16 mm. Dies deutete auf eine sich bildende Auflockerung im oberen Stoßbereich des Abbaus 2 nördl. hin. Inzwischen wurden hier Firstsicherungsarbeiten durchgeführt. Im Jahr 2000 waren auf den konturnahen Messabschnitten (7 m bis 14 m, 21 m bis 28 m) zurückgehende Verformungsraten zu beobachten. Im Messabschnitt 7 m bis 14 m, der sich in einem Pfeiler zwischen den in diesem Niveau liegenden Abbauen 2 nördl. und 1a der -267 mNN Sohle befindet, treten seit Mitte 1998 geringfügige Stauchungen auf.





Blatt 11

Beim horizontalen Extensometer CG720E auf der -291 mNN Sohle ergeben sich auf der im Jahre 1970 im Konturbereich des Abbaus 2 nördl. installierten 1,5 m langen Messstrecke geringfügige Dehnungen von 0,73 mm/m. Der zeitliche Verlauf der Verschiebungen für die Messstrecke ist aus Blatt 32 zu ersehen. Ab 1987 ist eine geringfügige Zunahme der Verformungsgeschwindigkeit auf ca. 0,06 mm/(m·a) erkennbar, die bis 1995 etwa konstant blieb und sich dann langsam reduzierte. Seit 1999 sind geringfügige Stauchungen festzustellen.

Kennzei	chnung	Mess-	Bezugs-		Gesamter	Messzeitraum		200	00
		abschnitt	messung	Verschiebung	Verformung	Versch Rate	VerformRate	VerschRate	VerformRate
Ort	Nummer	[m]		[mm]	[mm/m]	[mm/a]	[mm/(m·a)]	[mm/a]	[mm/(m·a)]
09YER21	CG701E	0 – 7	09/96	0,05	0,01	0,01	0,002	0,01	0,001
		7 – 14		-0,25	-0,04	-0,06	-0,008	-0,01	-0,001
		14 - 21		-0,17	-0,02	-0,04	-0,006	0,03	0,004
		21 - 28		-0,04	-0,01	-0,01	-0,001	0,00	0,000
09YER21	CG702E	0 – 7	11/95	0,43	0,06	0,09	0,012	0,08	0,012
		7 ~ 14		-0,29	-0,04	-0,06	-0,008	-0,09	-0,013
		14 - 21		0,04	0,01	0,01	0,001	0,05	0,007
		21 – 28		0,47	0,07	0,09	0,013	0,04	0,006
12YER22	CG720E	0 – 1,5	06/70	1,10	0,73	0,04	0,024	-0,18	-0,120

Betrag der Verformungsrate < 0,01 mm/(m·a)

Tabelle 4: Abschnittsweise Verschiebungen und Verformungen der Extensometermessstrecken

45

3.3 Nivellement

Die Ergebnisse der Höhenmessungen im Untersuchungsbereich sind unter der Schnittdarstellung im Anhang 3 grafisch dargestellt. Auf der -253 mNN Sohle traten von 1994 bis 2000 maximale Firstsenkungen zwischen Abbau 1a (09YER21 R003) und Abbau 2 nördl. (09YER21 R002) zwischen den Höhenfestpunkten 078 N bis 018 N mit Werten von -3,6 mm bis -4,0 mm \pm 0,5 mm auf. Auch im Jahr 2000 wurde hier die maximale Firstsenkungsrate mit -0,7 mm/a \pm 0,2 mm/a festgestellt. Im Vergleich zu den Vorepochen sind sämtliche Raten gleichbleibend. Durch Verknüpfung mit den vertikalen Konvergenzen wurden die Sohlhebungen auf der -253 mNN Sohle ermittelt und ebenfalls in der Grafik dargestellt. Für das Jahr 2000 ergaben sich Senkungsraten der Sohle, die ihr Maximum mit ca. -0,9 mm/a ebenfalls in der Nordstrecke 09YER21 R001 zwischen Abbau 1a (09YER21 R003) und Abbau 2 nördl. (09YER21 R002) erreichten.

Auf der -291 mNN Sohle traten von 1994 bis 2000 maximale Firstsenkungen mit -4,2 mm \pm 0,5 mm am südlichen Randbereich des Abbau 2 nördl. auf (Höhenfestpunkt 018 N). Im Jahr 2000 wurde hier eine Firstsenkungsrate von -0,6 mm/a \pm 0,2 mm/a beobachtet. Weitere Senkungen von 1,5 mm \pm 0,5 mm traten im Bereich zwischen Abbau 1a (12YER22 R003) und Abbau 2 nördl. (12YER22 R002) am Höhenfestpunkt 039 N auf. Im Jahr 2000 wurde hier eine Firstsenkungsrate von -0,3 mm/a \pm 0,2 mm/a beobachtet.

3.4 Fissurometer

Am westlichen Stoß des Abbaus 2 nördl. der -253 mNN Sohle zeigen die in den 60er Jahren gesetzten Gipsmarken Rissöffnungsweiten von einigen Millimetern. Eine in 01/01 durchgeführte visuelle Kontrolle der Risse, insbesondere der an den Rissenden angebrachten Gipsmarken, ergab keine Veränderungen.

Seit 10/95 ist mit den in diesem Bereich installierten 5 Fissurometern eine geringfügige Vergrößerung der Rissöffnungsweite um maximal 0,8 mm festzustellen (Messrichtung vertikal). Für die Auswertung wurde entsprechend der geomechanischen Situation und unter Berücksichtigung der Nivellements und Konvergenzmessungen a priori das hangende Rissufer als fest angenommen. In Anhang 4 sind die mit Fissurometern gemessenen Relativverschiebungen der Rissufer zueinander





Blatt 12

dargestellt. Positive Werte der Verschiebungen entsprechen den in der Legende angegebenen Richtungen bzw. Neigungen.

In Tabelle 5 sind die Richtungen und Beträge der resultierenden Verschiebungsvektoren im gesamten Messzeitraum und im Jahre 2000 angegeben. Da die Scherbewegungen nur bei den beiden am Eingang zur Nordstrecke CG092F und CG093F installierten Fissurometern über der Messunsicherheit liegen und auch an diesen seit Ende 1998 zurückgehen, sind die berechneten Vektorrichtungen aktuell nur am CG092F signifikant.

09YER21	10/95 - 12/00	01/99 - 12/99	12/99 - 12/00	Vektor (1	0/95 - 12/00)	Vektor (12	/99 - 12/00)
Fissurometer	Betrag	Betrag	Betrag	Richtung	Einfallen	Richtung	Einfallen
	[mm]	[mm]	[mm]	[gon]	[gon]	[gon]	[gon]
Abbau 2 nördl Weststoß							
CG089F	0,66	0,10	0,10	217	-93	34	-78
CG090F	0,71	0,11	0,10	365	-36	4	-72
CG091F	0,46	0,08	0,11	367	-71	38	-75
Mittelwert CG089F-CG091F	0,61	0,10	0,10	316	-67	25	-75
Nordstrecke zwischen Abbau 2	nördl. und Abbau 1	la - West- bzw. C)ststoß				
CG092F	1,00	0,19	0,16	190	-59	194	-61
CG093F	0,68	0,09	0,08	373	-69	316	-73

Tabelle 5: Fissurometermessungen - Verschiebungsvektoren des liegenden Rissufers

Insgesamt ist aufgrund der Messergebnisse und der vorliegenden Hohlraumsituation von einer stärkeren Senkung des liegenden Rissufers auf den Schwerpunkt der darunter liegenden Abbaue auszugehen. Die am Weststoß des Abbaus 2 nördl. gelegenen Fissurometer CG089F bis CG091F sind auf Grund ihrer ähnlichen Lage gemeinsam auswertbar. Die horizontale Konvergenz wirkt sich offensichtlich nur geringfügig bzw. auf beide Rissufer gleich aus und beeinflusst damit das Ergebnis kaum.

Auch bei den Fissurometern CG092F und CG093F ist die vertikale Verschiebungskomponente W überwiegend durch den darunterliegenden Abbau beeinflusst. Für diese Komponente ist ebenfalls von einer überwiegenden Bewegung des Liegenden auszugehen. Die durch die Konvergenz des Abbaus 2 nördl. erzeugten Verschiebungen in dessen Achsrichtung beeinflussen vermutlich am östlichen Stoß (CG093F) das Hangende stärker in Richtung SSE, während am westlichen Stoß (CG092F) sich das Liegende stärker auf den Abbau zu verschiebt. Dies wird durch die unterschiedliche Richtung der streichenden Scherkomponente V erfasst. Die Hohlraumkonvergenz der Nordstrecke führt zu keinen signifikanten querschlägigen Scherbewegungen an den Rissufern (Komponente U).

3.5 Bohrlochlageänderungsmessungen

Als Bezug für die Auswertung wurde der wahrscheinlich lagestabilste Bereich der Bohrung im Hauptanhydrit und zwar in 65,8 m Bohrlochtiefe gewählt. Die so bestimmten Verschiebungsvektoren sind in Anhang 5 grafisch dargestellt. Folgende wesentliche Ergebnisse lassen sich daraus ableiten:

- Im Konturbereich des Abbaus 2 nördl. traten im Messzeitraum durch die auf den Hohlraum gerichteten Konvergenzen Dehnungen von insgesamt 0,6 mm/m auf. In 2000 betrug die Verformungsrate nur noch 0,06 mm/(m⋅a).
- In den Teufen 20 m und 21 m oberhalb der Abbaukante des Abbaus 13YEA21 R002 der -305 mNN Sohle wurden im Messzeitraum Stauchungen von -0,08 mm/m bzw. Dehnungen von 0,14 mm/m festgestellt. Im Jahre 2000 traten geringfügige Dehnungen von 0,02 mm/m auf.
- Im Teufenbereich von 37 m bis 54 m, in dem sich bei 40 m auch der Übergang vom Leinesteinsalz zum Hauptanhydrit (z3LS-z3HA) befindet, treten Stauchungen bis -0,11 mm/m und

Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.
NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	ΑА	ииии	NN
9M			99Y		_	GC	BY	0011	00



Blatt 13

Dehnungen bis 0,17 mm/m auf. Die maximalen Neigungsänderungen erreichen hier ±3 mm/m. Wesentliche Veränderungen treten hier iedoch z. Z. nicht auf.

• In 73,2 m Bohrlochtiefe am Übergang vom Grauen Salzton zum gebänderten Deckanhydrit (z3GT-z2DA) traten Dehnungen von 0,33 mm/m auf. Die Verformungsrate liegt seit 04/96 etwa konstant bei 0,08 mm/(m·a).

3.6 Mikroakustik

Die Ergebnisse der mikroakustischen Messungen wurden dem BGR-Bericht /1/ entnommen. Die georteten akustischen Emissionen konzentrieren sich im wesentlichen auf folgende Konturbereiche von bergmännischen Hohlräumen:

- Firstbereich des Aufhauens zum Abbau 1a bei ca. -245 mNN.
- Nordstoß Abbau 2n der -253 mNN Sohle,
- Rolllochsystem Abbau 1a zwischen den Sohlen -253 mNN und -291 mNN,
- Firstbereich und S-Stoß des Abbaus 1a der -267 mNN Sohle,
- NW-Stoß und Firstbereich des Abbaus 2 nördl. der -267 mNN Sohle,
- nördlicher Firstbereich des Abbaus 2 nördl. der -291 mNN Sohle,

In den Tragelementen des Abbausystems traten in folgenden Bereichen erhöhte akustische Emissionen auf:

- Pfeiler zwischen den Abbauen 1a und 2 nördl. auf den Sohlen -267 mNN und -291 mNN,
- Schweben zwischen den Abbauen 2 nördl. der Sohlen -267 mNN und -291 mNN sowie den Abbauen 2 nördl. der Sohlen -253 mNN und -267 mNN,
- Abbaukante die nördlich des Abbaus 2 nördl. der -253 mNN Sohle besteht, da der darunterliegende Abbau 2 nördl. der 267 mNN Sohle sich noch ca. 35 m weiter nach Norden fortsetzt.

In konturferneren Gebirge konzentrierten sich die akustischen Emissionen auf folgende Bereiche:

- Die Anhydritbereiche westlich der Abbaue 2 nördl. der Sohlen -245 mNN und -291 mNN sind aufgrund der deutlich höheren Magnituden als im Steinsalz auffällig. Die akustischen Emissionen konzentrieren sich zum Teil auf Bereiche wo Anhydritblöcke aneinandergrenzen sowie entlang von Linien im Anhydrit die auf Klüfte hindeuten.
- An der Trennfläche zwischen Steinsalz und Anhydrit treten räumlich und zeitlich variierende akustische Emissionen auf (Cluster).
- Im Steinsalzbereich von der Firste der Abbaus 2 n\u00f6rdl. der Sohlen -253 mNN bis -305 mNN nach Westen zum Anhydrit hin.

Die Intensität der akustischen Emissionen zeigt jahreszeitliche Schwankungen, die im Sommer ihr Maximum haben (Zählrate). Insgesamt waren im Jahresvergleich von 1995 bis 2000 - nach Angaben der BGR - keine wesentlichen Veränderungen der akustischen Emissionen festzustellen. Akustischen Emissionen, die durch betriebliche Arbeiten - z. B. Bohrarbeiten - ausgelöst wurden und wieder abgeklungen sind, wurden bei dieser Bewertung nicht berücksichtigt.

Aus den Ergebnissen der mikroakustischen Messungen sind unter Berücksichtigung visueller Befunde folgende Schlussfolgerungen abzuleiten:

- In dem stark durchbauten Tragsystem treten Kriechverformungen auf, die mit Mikrorissbildungen und damit auch akustischen Emissionen einhergehen.
- Im Bereich der Abbaue um das Rolllochsystem 1a sowie des betreffenden Pfeiler- und Schwebensystems sind gegenüber den umliegenden Bereichen deutlich erhöhte konturnahe Auflockerungen zu erwarten. Dies wird auch durch die visuellen Befunde bei den Firstsicherungsarbeiten und Kontrollbefahrungen bestätigt.
- Die im Sommer erhöhte Mikrorissbildung bzw. Verformungen können mit der erhöhten Temperatur und Feuchtigkeit der Grubenwetter im Zusammenhang stehen.
- Die erhöhten akustischen Emissionen im Bereich des Rolllochsystems 1a können auch in Zusammenhang mit lokalen Durchfeuchtungen des Gebirges, durch die in der Vergangenheit nicht

Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aulgabe	UA	Lld. Nr.	Rev.
NAAN	NNNNNNNNN	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	АА	ииии	NN
9M			99Y			GC	ВΥ	0011	00



Blatt 14

gefassten Zutritte im Abbau 1a der -253 mNN Sohle stehen, da hierdurch erhöhte Kriechraten auftreten.

- Einige Bereiche im Steinsalz zeigen stark erhöhte akustischen Emissionen, die auf Scher- bzw. Zugbeanspruchungen zum Teil entlang geologischer Trennflächen hindeuten. An der Kontur im Aufhauen zum Abbau 1a der -253 mNN Sohle sind Ablösungen erkennbar, die hiermit im Zusammenhang stehen können.
- An der Grenze vom Hauptanhydrit zum Liniensalz (z3LS-z3HA) ist die Rate der akustischen Emissionen nicht generell deutlich erhöht. Lokal und temporär sind hier Häufungen festzustellen (Cluster).
- Die lokal erhöhten akustischen Emissionen im Anhydrit weisen auf Bewegungen an den Grenzen von Hauptanhydritblöcken bzw. Kluftflächen hin (Relativverschiebungen).

Insgesamt ist das Niveau der akustischen Emissionen im Vergleich zum ebenfalls mikroakustisch überwachten Südfeld geringer.

3.7 Radarmessungen

Die im Zuge der Planungen für eine vorgezogene Verfüllung des Zentralteils in 2000 durchgeführten Messungen auf den Sohlen -291 mNN und -305 mNN werden grundsätzlich auch im Sinne der geomechanischen Betriebsüberwachung zur Überprüfung der Hohlraumkonfiguration und der Integrität der Schweben ausgewertet.

Die Ergebnisse der Radarmessungen bestätigten im wesentlichen die im Risswerk dargestellten Schwebenmächtigkeiten. Bezüglich der Integrität der Schweben wurden bisher überwiegend einzelne Reflektoren festgestellt, die keinen großflächigen Schädigungszonen entsprechen. Lediglich in der Sohle des Abbau 3 nördl. (13YEA22 R002) der -305 mNN Sohle wurden auf allen Quer- und den 2 Längsprofilen markante Reflektoren festgestellt, die über mehrere Profile lateral aushalten. Diese können unter geologischen Gesichtspunkten nicht interpretiert werden und sind daher als geschädigte Zone mit möglichen Rissbildungen zu werten. Da einige der Reflexionselemente im konturnahen Bereich des darunterliegenden Abbaus (15YER22 R002) enden, wurde dieser (Abbau 3 nördl.) und der daneben liegende Abbau 2 nördl. (15YEA23 R002) auf der -332 mNN Sohle gesperrt. Die Radarmessungen zur Untersuchung der Integrität der Schweben werden fortgesetzt.

4 Bewertung

Im Bereich des Rolllochsystems 1a wurden von der Sohle des Abbaus 2 nördl. (12YER22 R002) bei ca. -288,5 mNN bis in das Niveau der Firste des Abbaus 1a (09YER21 R003) bei -235,6 mNN insgesamt keine signifikanten Verformungen festgestellt. Lediglich im Pfeiler zwischen den Abbauen 2 nördl. (10YEA22 R002) und 1a (10YEA22 R003) der -267 mNN Sohle wurden seit Mitte 1999 geringfügige Stauchungen beobachtet. Weiterhin ist in der Firste des Abbaus 2 nördl. (10YEA22 R002) bis in das Niveau der -267 mNN Sohle z. Z. ein Dehnungstrend erkennbar, der sich von Ende 1999 bis 02/00 etwas erhöhte und danach wieder abflachte. In diesem Bereich finden seit Anfang 2001 Firstsicherungsmaßnahmen statt.

Auf der -253 mNN Sohle wurden in der ehemaligen Schrapperkammer und im südlich gelegenen Bereich der Nordstrecke vertikal leichte Divergenzen beobachtet. Im Abbau 2 nördl. (09YER21 R002) wurden vertikal und deutlich geringer auch horizontal Konvergenzen festgestellt. Alle anderen Bereiche zeigten unregelmäßige, nicht signifikante Konvergenzen. Im Jahr 2000 liegen die festgestellten Konvergenzraten generell unter -1 mm/a.

Im Abbau 2 nördl. (09YER21 R002) der -253 mNN Sohle ergibt die Beobachtung der am westlichen und nördlichen Stoß bereits in den 60er Jahren aufgetretenen Risse eine geringfügige kontinuierli-





Blatt 15

che Vergrößerung der Rissöffnungsweite von ca. 0,1 mm/a. Die resultierenden Verschiebungsvektoren sind für die liegenden Rissufer etwa auf die darunterliegenden Abbaue gerichtet.

Beim Firstnivellement traten im Zeitraum 1994 bis 2000 auf der -253 mNN Sohle maximale Senkungen von -4,0 mm in der Nordstrecke im Bereich zwischen Abbau 1a (09YER21 R003) und Abbau 2 nördl. (09YER21 R002) zwischen den Höhenfestpunkten 078 N bis 018 N auf. Die sich bildende Senkungsmulde korrespondiert mit dem darunter liegenden Abbau 2 nördl. (10YEA22 R002) der -267 mNN Sohle. In diesem Bereich wurden auch Senkungen der Sohle festgestellt. Im Bereich des Rolllochsystems 1a liegen diese mit z. Z. -0,7 mm/a deutlich über den Firstsenkungen von ca. -0,3 mm/a. Auf der -291 mNN Sohle sind die signifikanten Senkungen der Firste auf den südlichen Bereich des Abbaus 2 nördl. (12YER22 R002) beschränkt und mit maximal -4,2 mm (1994-2000) etwa so groß wie auf der -253 mNN Sohle.

Die Bohrlochlageänderungsmessungen in der Bohrung RB801 ergaben in 2000 im Wesentlichen geringe Dehnungen von 0,06 mm/(m·a) im Konturbereich des Abbaus 2 nördl. (12YER22 R002) sowie Dehnungen von 0,08 mm/(m·a) in ca. 73 m Bohrlochtiefe an der Grenze zwischen z2 und z3. Wesentliche Scherbewegungen (Stauchungen und Neigungsänderungen) an der Grenze zwischen Liniensalz und Hauptanhydrit in ca. 40 m Bohrlochtiefe wurden im Jahre 2000 nicht beobachtet.

Aus den mikroakustischen Messungen ergibt sich, dass in dem durch den starken Durchbauungsgrad und der Feuchtigkeit zwischen dem Rolllochsystem 1a und den Ostquerschlägen der Sohlen -253 mNN und -291 mNN generell stärker belasteten Teil des Tragsystems Kriechverformungen auftreten, die mit Mikrorissbildungen und damit auch akustischen Emissionen einhergehen. Einige geologische Trennflächen im Steinsalz zeigen stark erhöhte akustische Emissionen, die auf Scherbeanspruchungen hindeuten (z3LS und z3BK/BD-z3OS). Auf der Trennfläche zwischen Hauptanhydrit und Liniensalz (z3LS-z3HA) sind hingegen lokal bzw. temporär erhöhte akustische Emissionen festzustellen. Großflächige Scherbeanspruchungen liegen hier derzeit anscheinend nicht vor. An den Grenzen von Hauptanhydritblöcken bzw. Kluftflächen deuten die lokal erhöhten akustischen Emissionen im Anhydritbereich auf Relativverschiebungen hin.

Die Ergebnisse der bisher durchgeführten Radarmessungen zur Untersuchung der Schwebenintegrität deuten auf lokale Schädigungen der Schweben hin. Hier sind jedoch noch weitere Untersuchungen erforderlich. Aufgrund der Hohlraumkonfiguration und der vorliegenden Modellrechnungen ist für die noch nicht untersuchten Schweben mit ähnlichen Ergebnissen zu rechnen.

Die Mess- und Beobachtungsergebnisse weisen insgesamt ein zwar höher belastetes aber verformungsarmes Tragsystem mit überwiegend gleichbleibender geringer Verformungsrate aus. Einige lokale Beobachtungsergebnisse im Bereich des Rolllochsystems 1a weisen auf deutliche Konturauflockerungen und Scherbeanspruchungen von Trennflächen im Steinsalz hin. Begünstigt werden sie durch die Durchfeuchtung in diesem Bereich, bestehende Abbaukanten und die zum Teil geringe Mächtigkeit einiger Schweben. Allerdings erlauben die bisherigen Messungen keine abschließende Bewertung. Eine Weiterführung der Beobachtungen erscheint daher ratsam.

Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.	Γ
NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	ΑА	ииии	ΝN	
9M			99Y			GC	ВҮ	0011	00	



Blatt 16

5 Zitierte Unterlagen

/1/ BGR

ERA Morsleben 9 M 231 300 11

Bewertung geomechanischer und markscheiderischer Messungen

Zwischenbericht Zeitraum 01.04.1998 bis 31.03.1999

Hannover, Dezember 1999

DBE-Kennz.: 9M/99Y/GC/BY/0012/00

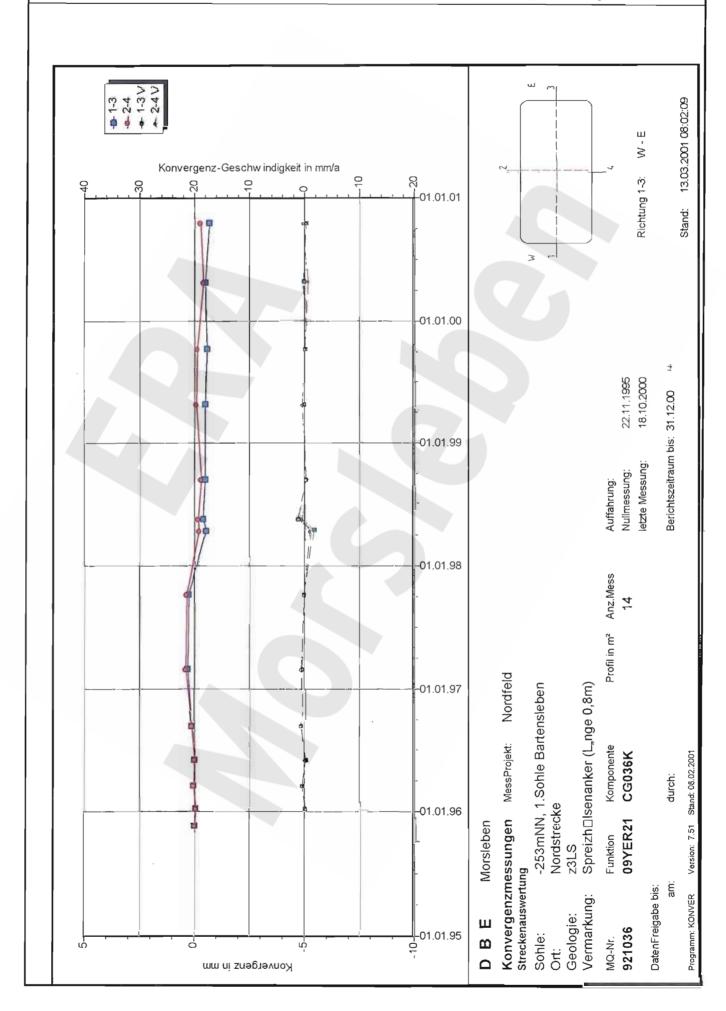


Funktion Projekt PSP-Element Obj. Kenn. Komponente Baugruppe Aufgabe UA Líd. Nr. Rev. NNNNNNNNN ииииии NNAAANN AANNNA AANN XAAXX АА NNNN NN 9M 99Y 00 GC BY 0011



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 1

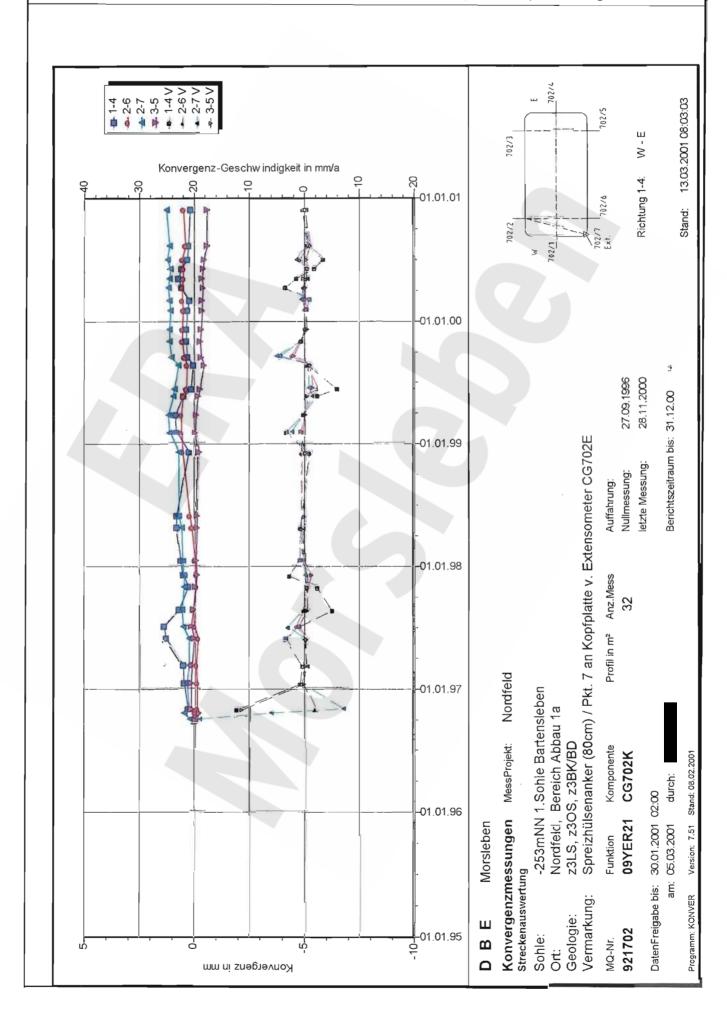


PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe UA Lfd. Nr. Rev. NAAN NNAAANN NNNNNN NNAAANN AANN XAAXX NNNN AANNNA ΑА 9M 99Y GC BY 0011 00

DBE

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 1

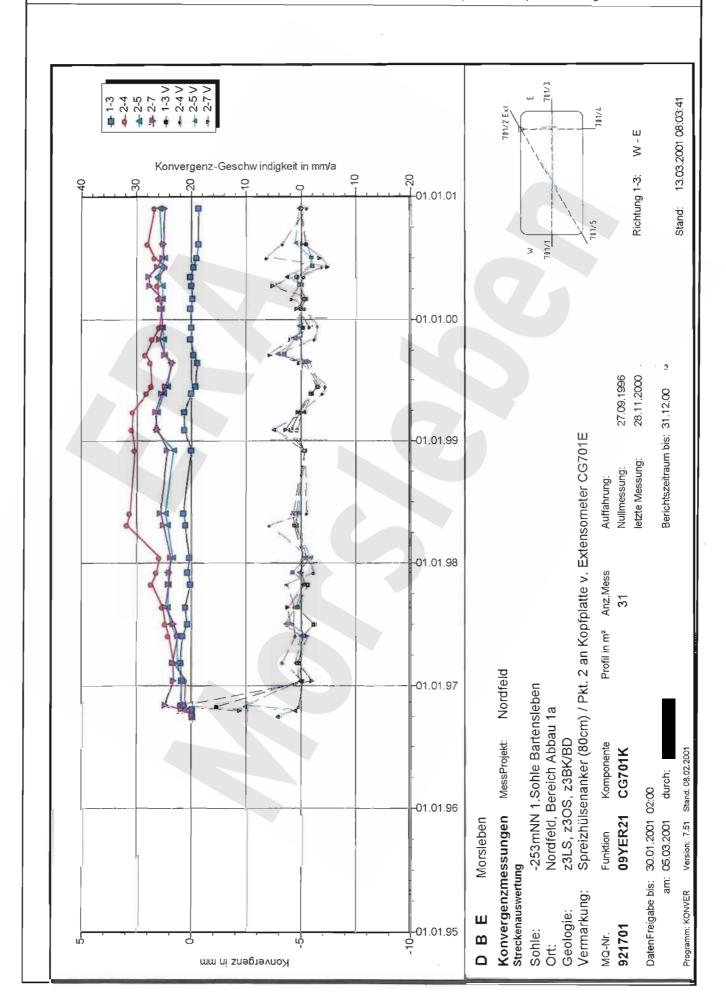


Projekt PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe UA Líd. Nr. Rev. NAAN NNNNNNNNNN NNNNN NNAAANN AANN XAAXX NNNN ΝN AANNNA ΑА 9M 99Y GC BY 0011 00



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 1

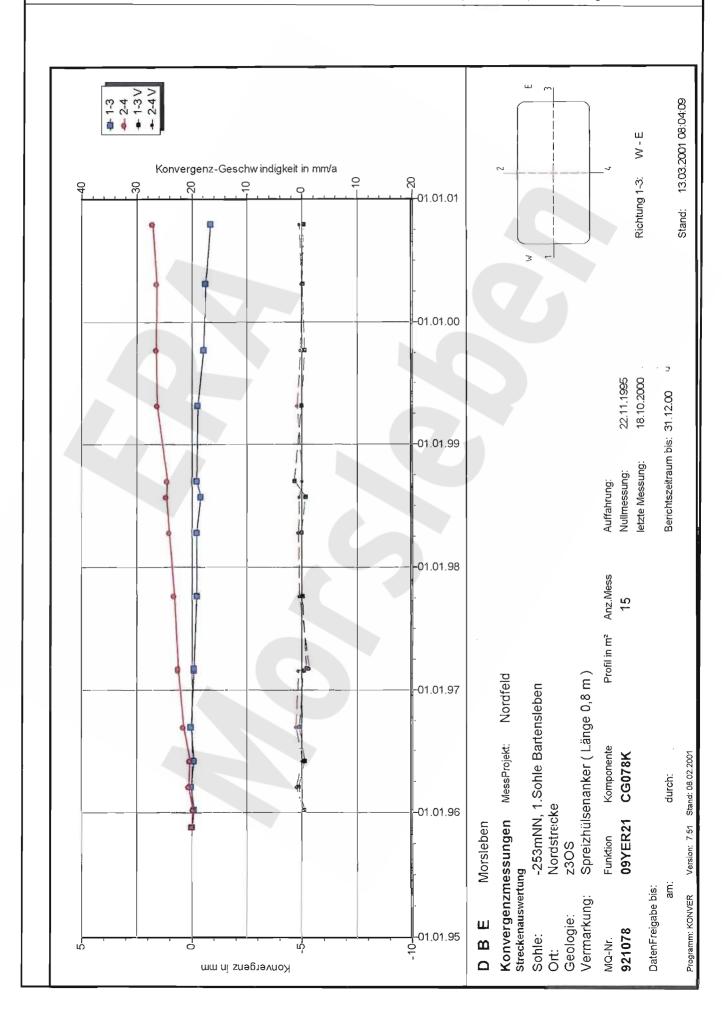


PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe UA Lld. Nr. Rev. NAAN NNNNNNNNNN ииииии NNAAANN AANN XAAXX NN AANNNA ииии АА 9M 99Y 00 GC BY 0011

DBEG

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 1

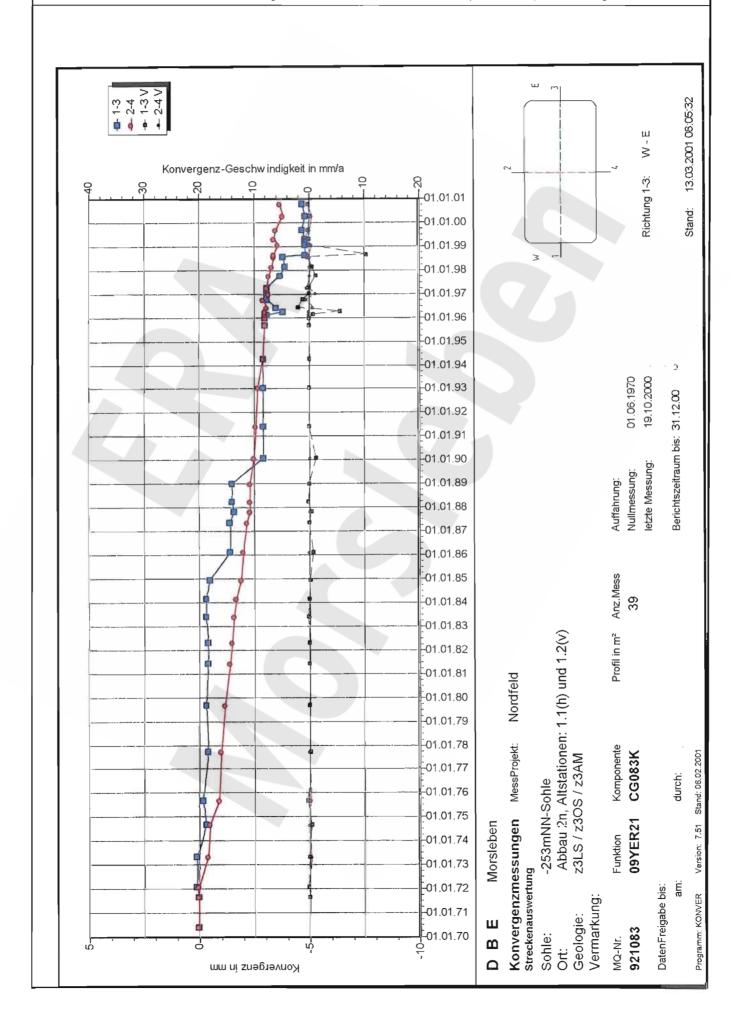


Obj. Kenn. Funktion Lfd. Nr. Rev. Projekt PSP-Element Komponente Baugruppe Aufgabe UA NNAAANN NNNNNN NNAAANN NAAN AANNNA AANN XAAXX AΑ NNNN ΝN GC BY 0011 00 9M 99Y



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 1

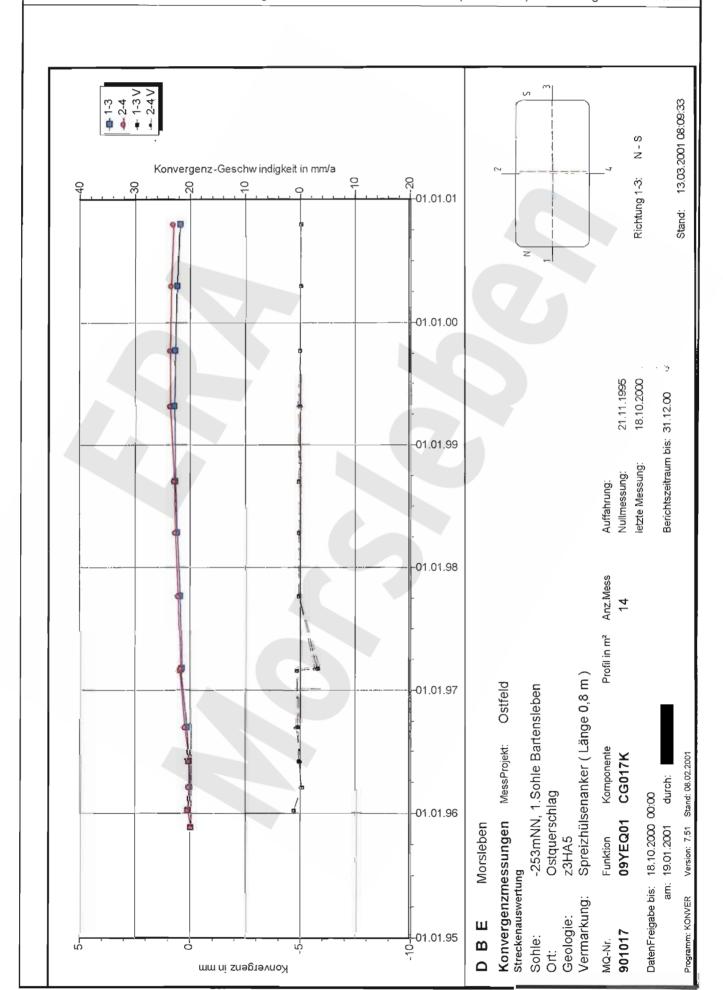


PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe Rev. UA Líd. Nr. NAAN NNAAANN NNNNN NNNNNNN AANNNA AANN XAAXX NN ΑА NNNN 9M 99Y GC 00 ΒY 0011



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 1

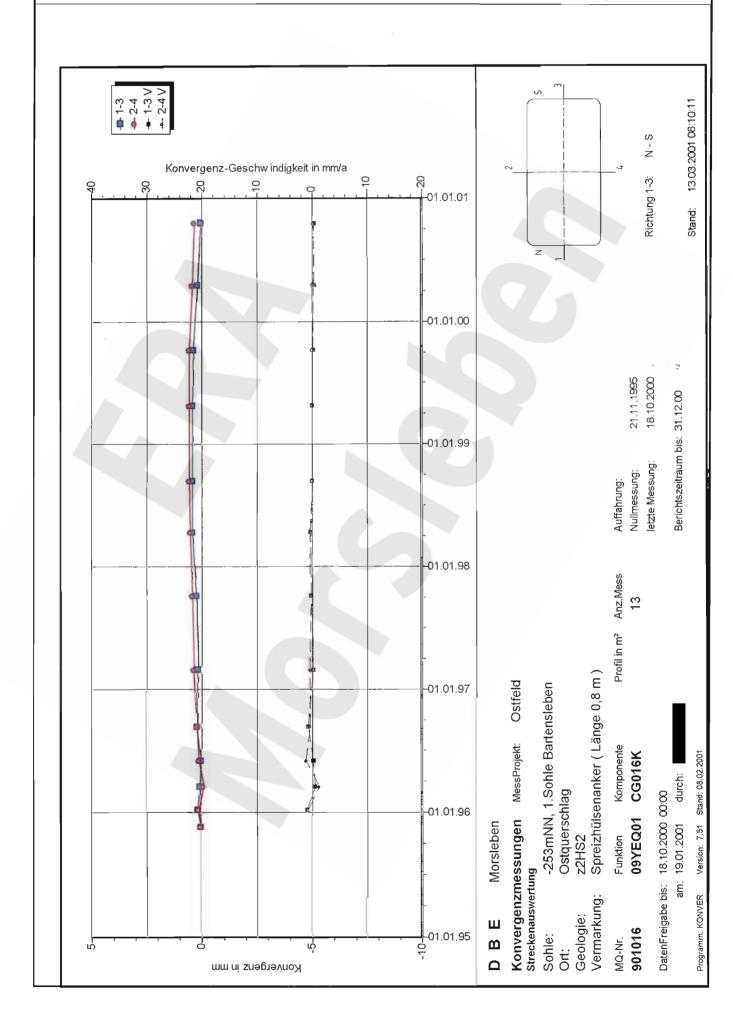


PSP-Element Obj. Kenn. Funklion Komponente Baugruppe Aulgabe Líd. Nr. Rev. NAAN NNNNNNNNNN ииииии NNAAANN AANNNA AANN XAAXX ΑА ииии ИΝ 9M BY 00 99Y GC 0011



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 1

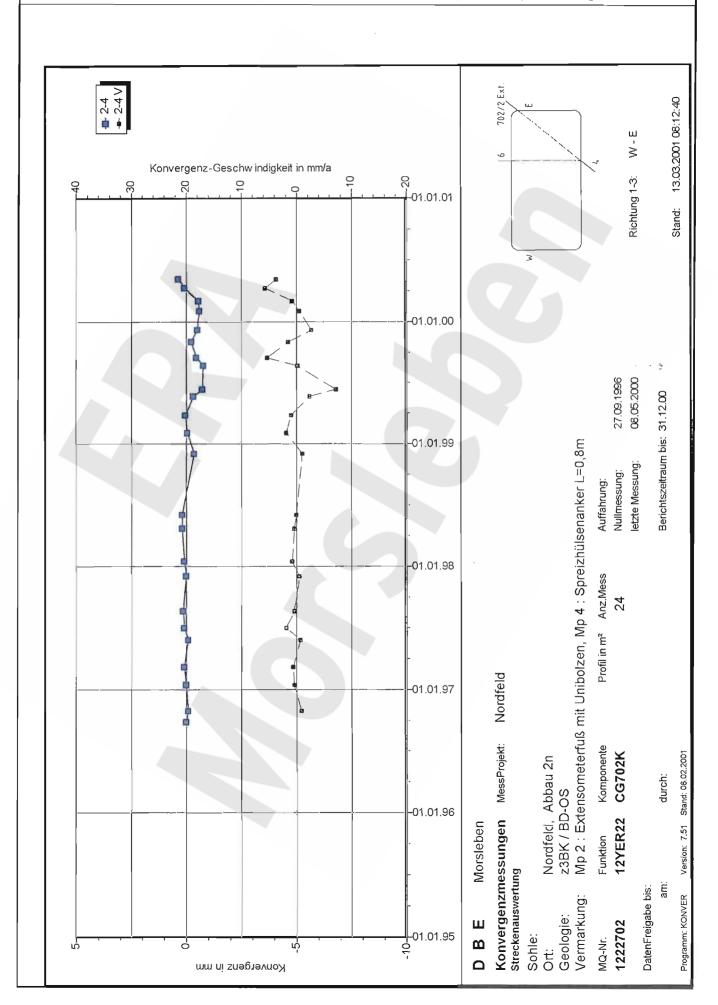


PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe UA Lfd. Nr. Rev. AANN NAAN NNNNNNNNNN NNNNNN NNAAANN AANNNA XAAXX NN NNNN ΑА 9M 99Y 00 GC BY 0011



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 1

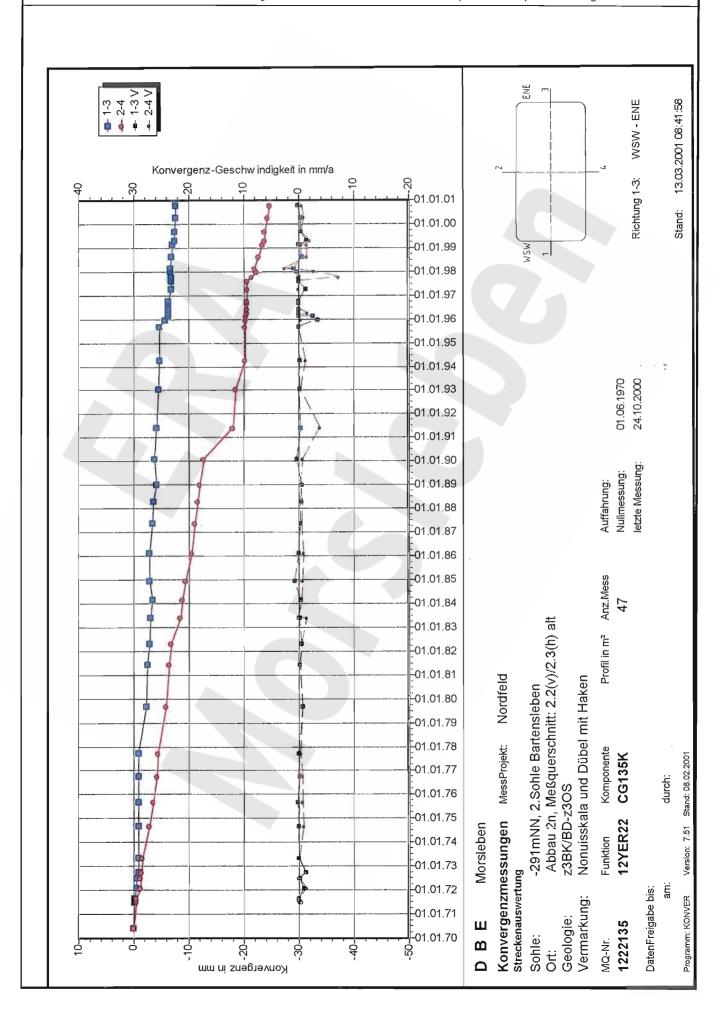


Komponente Baugruppe PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Aufgabe Projekt UA Lfd. Nr. Rev. NNNN NAAN NNNNNNNNN NNNNN NNAAANN AANNNA AANN XAAXX ΑА NN 99Y GC ΒY 00 9M 0011

DBE

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 1

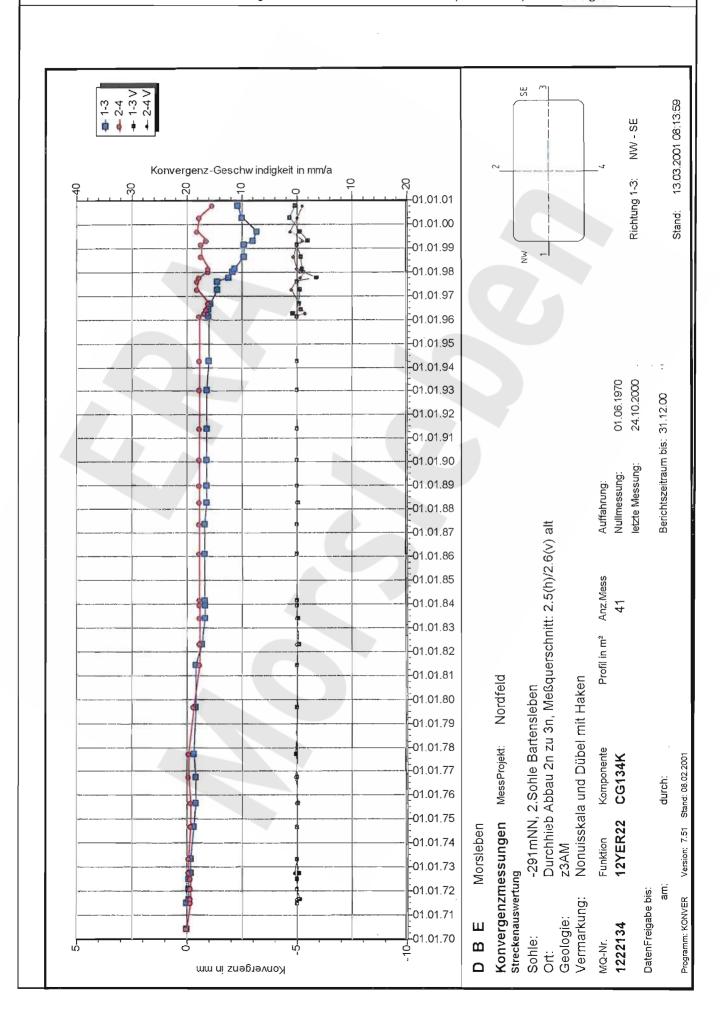


Projekt PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aulgabe UA Lfd. Nr. NAAN ининии инининии NNAAANN AANNNA AANN XAAXX ΑА NNNN NN 99Y BY 00 9M GC 0011



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 1

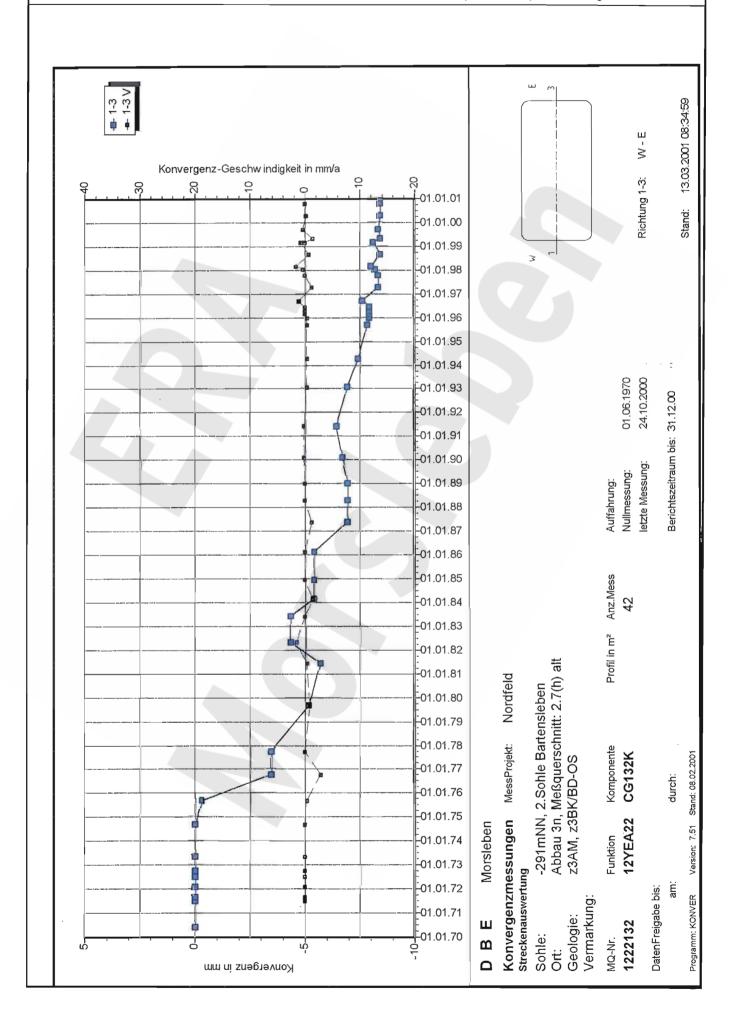


PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Projekt Komponente Baugruppe Aufgabe UA Lld. Nr. Rev. NNAAANN NAAN NNNNNNNNN NNNNN AANNNA AANN XAAXX ΑА NNNN NN 99Y GC BY 0011 00 9M



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 1

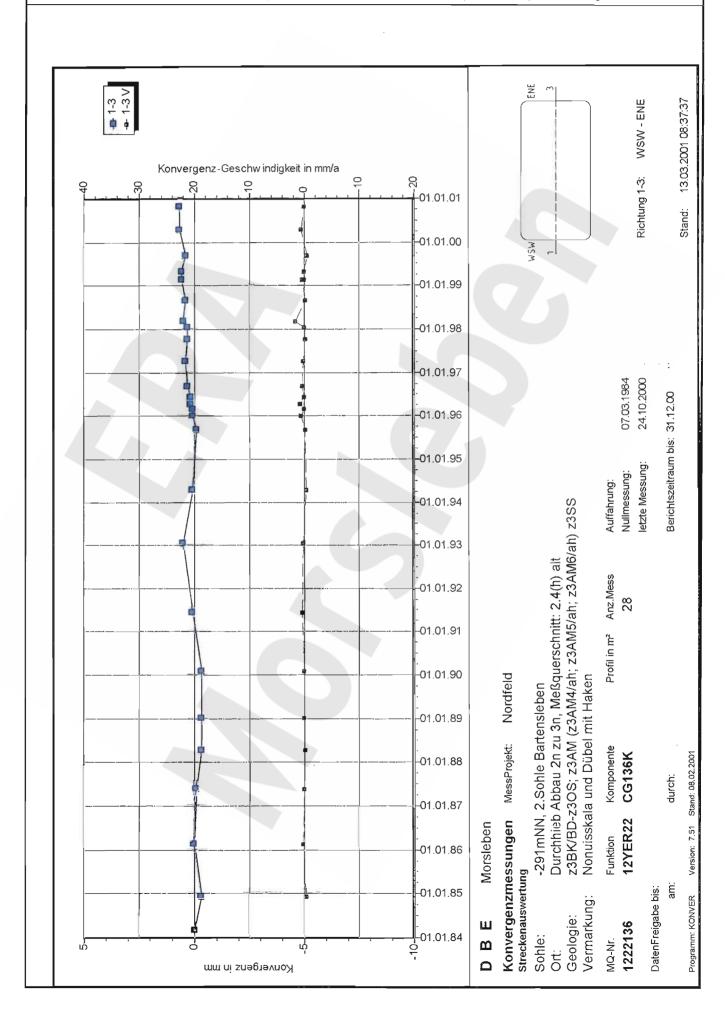


PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe ŲΑ Lfd. Nr. NAAN иииииииии ииииии NNAAANN AANNNA AANN XAAXX АА NNNN NN ΒY 00 9M 99Y GC 0011

DBED

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 1

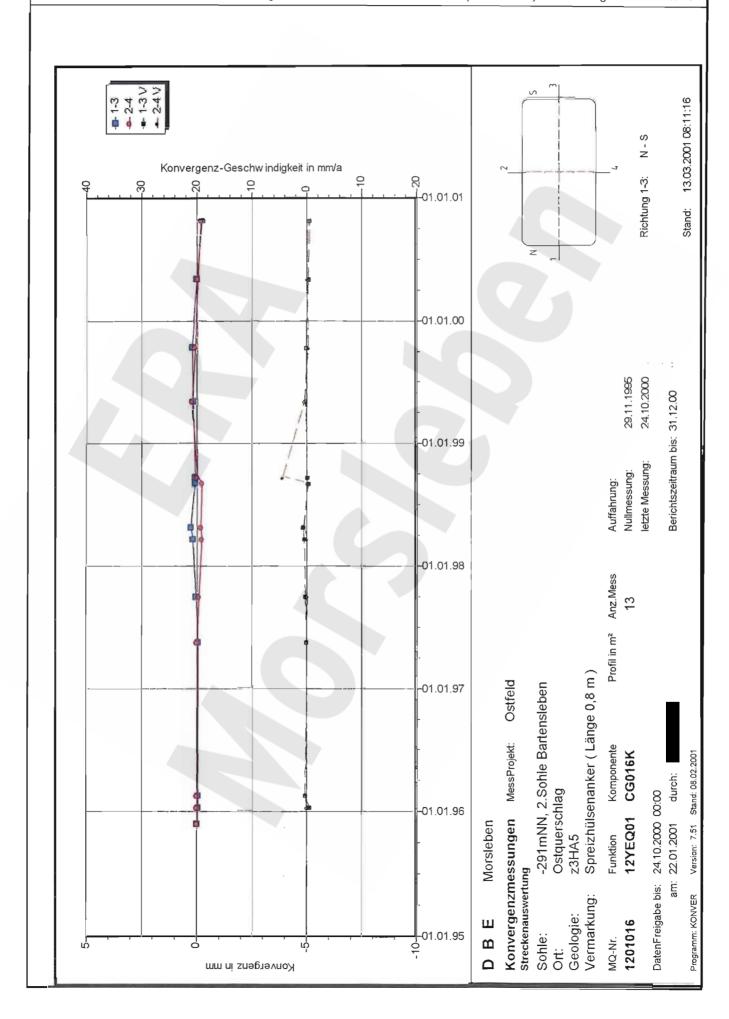


PSP-Element Projekt Obj. Kenn, Funktion Komponente Baugruppe Lfd. Nr. Aufgabe UA Rev. иииииииии NAAN ииииии NNAAANN AANNNA NNNN ИИ АА 9M 99Y GC ΒY 00 0011



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 1

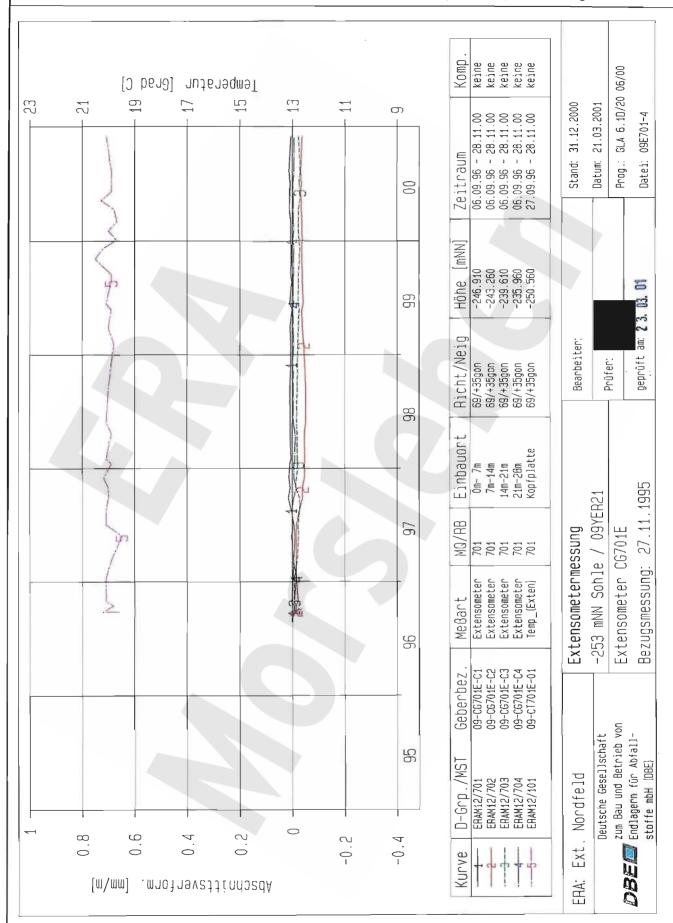


Obj. Kenn. Funktion PSP-Element Lfd. Nr. Projekt Komponente Baugruppe Aufgabe UA Rev. NAAN ииииииииии NNNNNN NNAAANN AANN XAAXX ΑΑ NNNN NN AANNNA 9M 99Y GC ΒY 00 0011



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 2

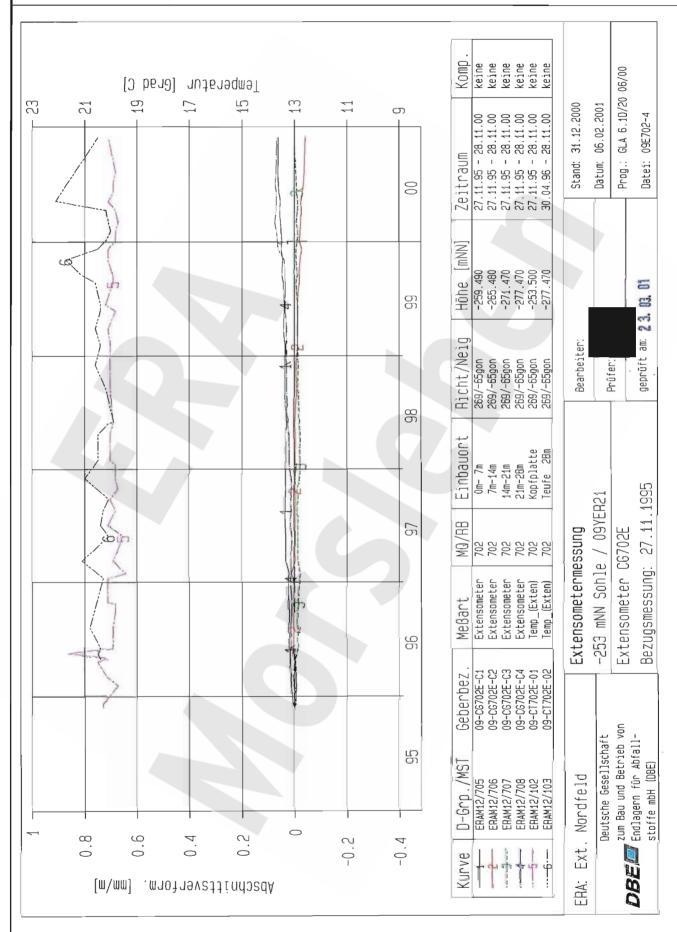


PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Lfd. Nr. Aufgabe UA Projekt Rev. NAANиииииииии NNNNNN NNAAANN AANNNA AANN XAAXX ΑА NNNN ΝN 9M 99Y GC BY 0011 00



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 2

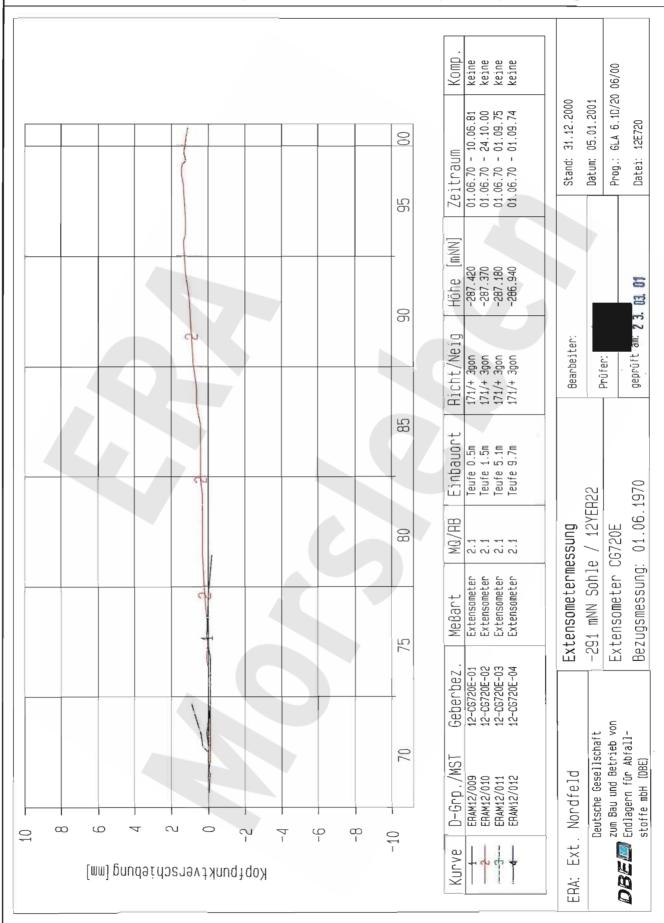


Obj. Kenn. PSP-Element Komponente Baugruppe Funktion Aufgabe UA Lfd. Nr. Projekt Rev. NNNNNNNNN NNNNNN NNAAANN AANN ΑА NNNN ΝN AANNNA 9M GC BY 0011 00



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 2

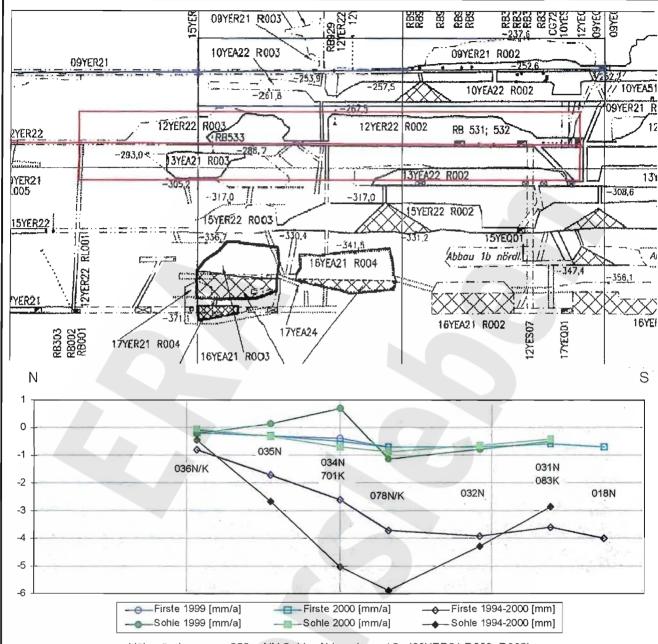




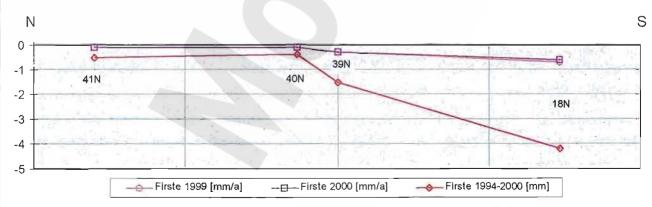


Anhang 3

Blatt 33



Höhenänderungen -253 mNN Sohle, Abbau 1a und 2n (09YER21 R003, R002)



Höhenänderungen -291 mNN Sohle, Abbau 1a und 2n (12YER22 R003, R002)

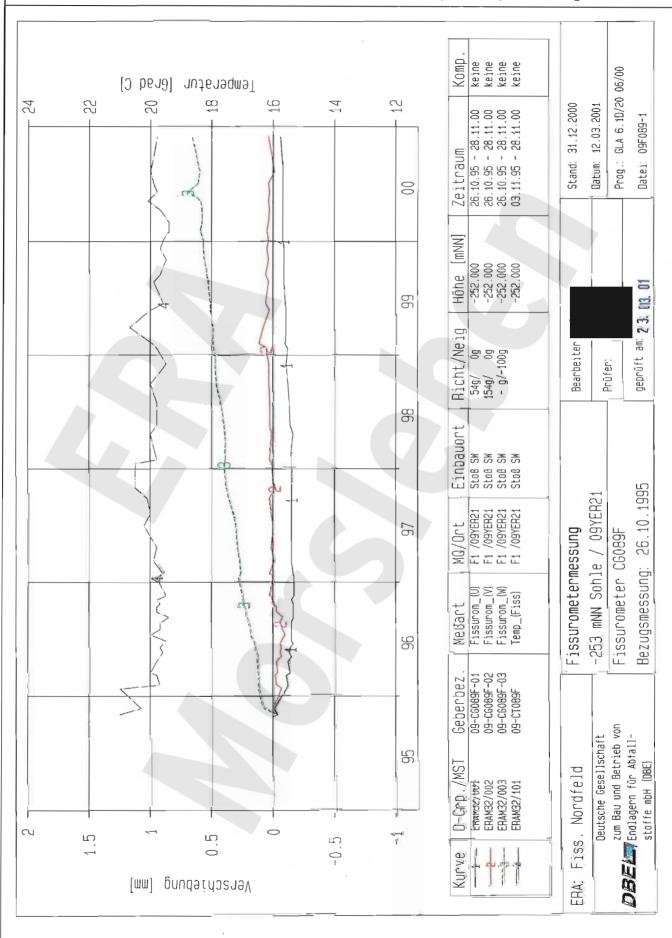
Höhenänderungen im Abbau 1a und Abbau 2 nördl. (Ausschnitt aus Schnittriss 4, Blatt 2)

Projekt PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aulgabe Líd. Nr. ииииии NAAN NNAAANN AANN XAAXX АА NNNN NΝ AANNNA 9M 99Y GC BY 0011 00



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 4

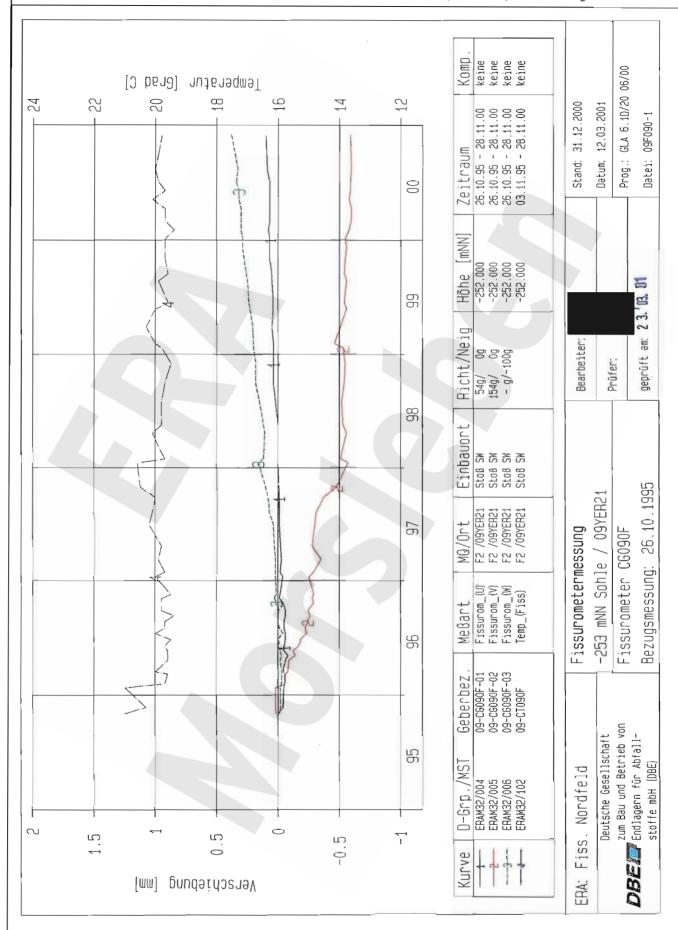


Projekt PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe Lfd. Nr. ииииииииии ииииии AANNNA AANN NAAN NNAAANN XAAXX NNNN NΝ AA 9M 99Y GC BY 0011 00



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 4

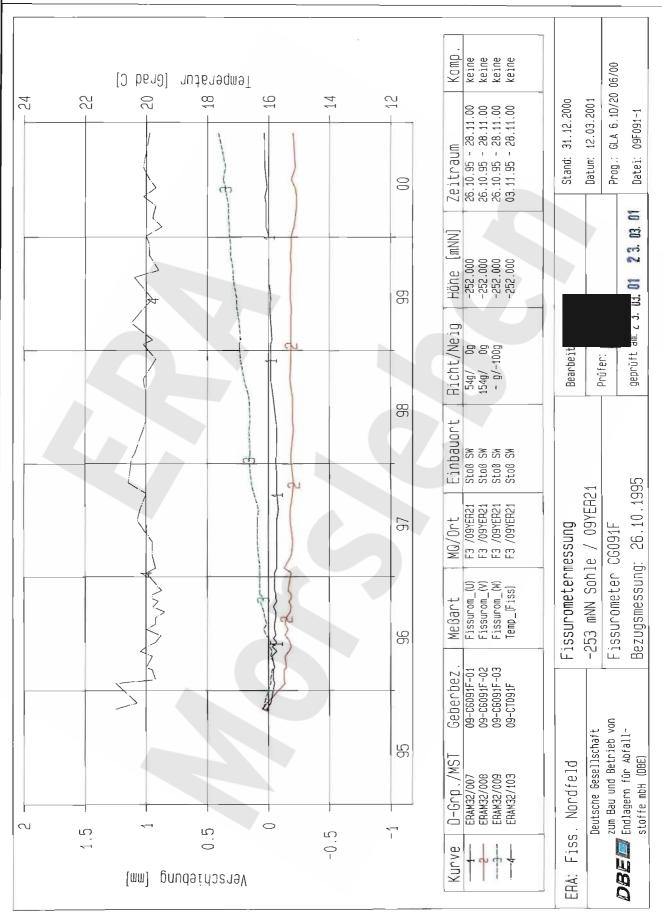


PSP-Element Projekt Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe UA Lfd. Nr. Rev. NAAN иииииииии ииииии NNAAANN AANNNA AANN XAAXX ΑА ииии ΝN 9M 99Y BY GC 0011 00



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 4

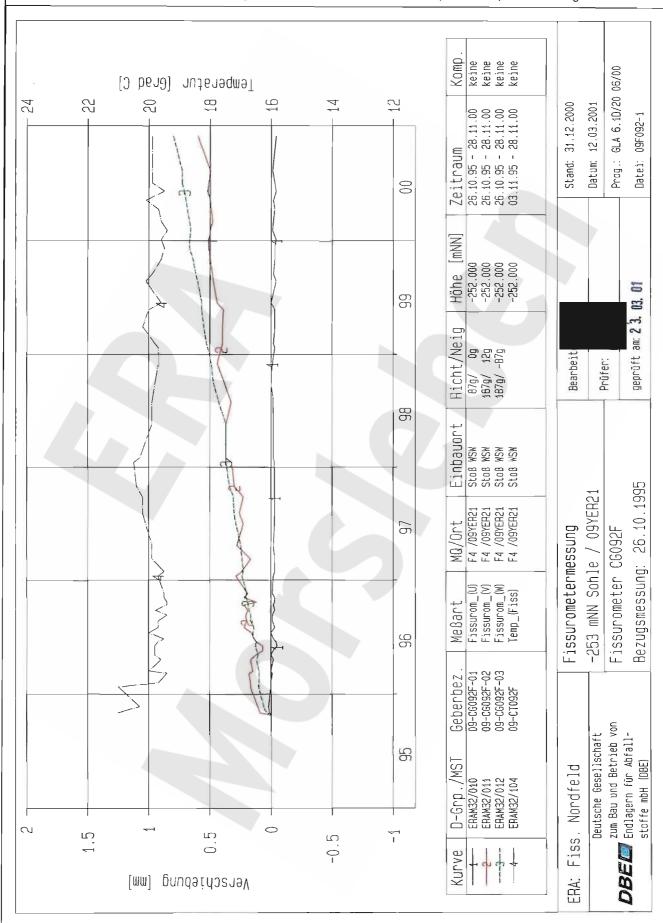


PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente **Baugruppe** Aulgabe UA Líd. Nr. Rev. NAAN NNNNNNNNNN ииииии NNAAANN AANNNA AANN XAAXX ииии АА ΝN 9M 99Y GC BY 0011 00



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 4

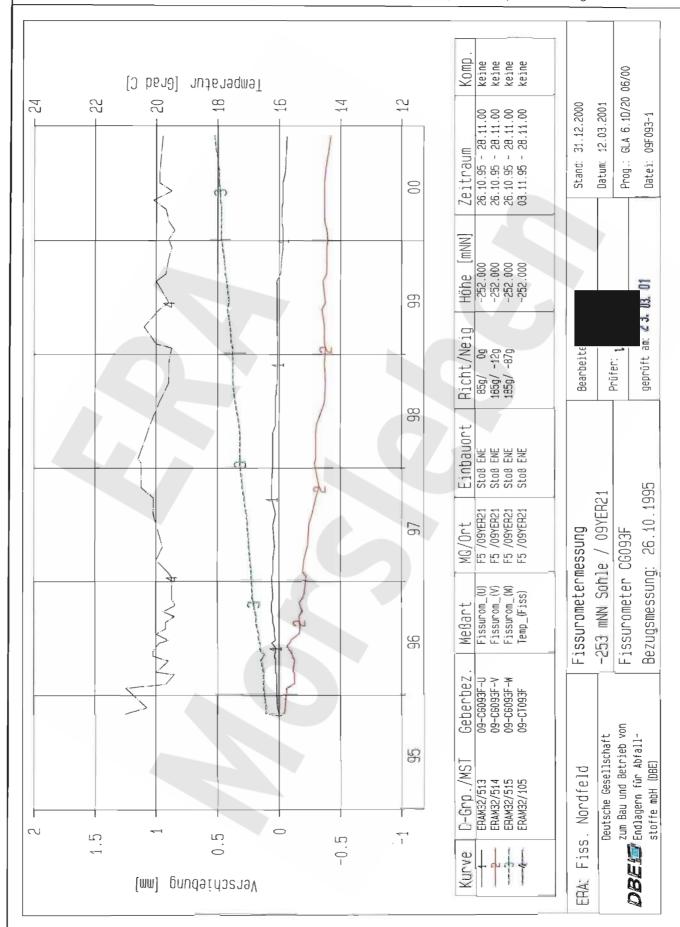


PSP-Element Projekt Obi Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe UA Lfd. Nr. Rev. NAAN ииииии ииииииии NNAAANN NNNN NN AANNNA XAAXX ΑА 9M 99Y GC BY 0011 00



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 4

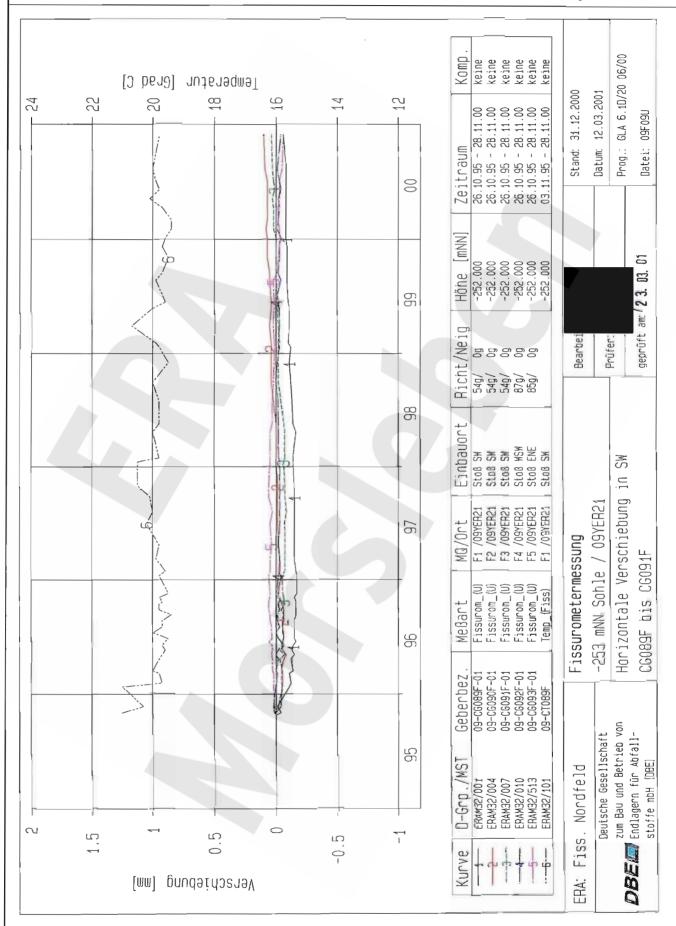


PSP-Flement Projekt Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe ŲΑ Lfd. Nr. NAAN иииииииии ииииии NNAAANN AANNNA AANN XAAXX ΑА NNNN ΝN 9M 99Y GC BY 0011 00



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 4

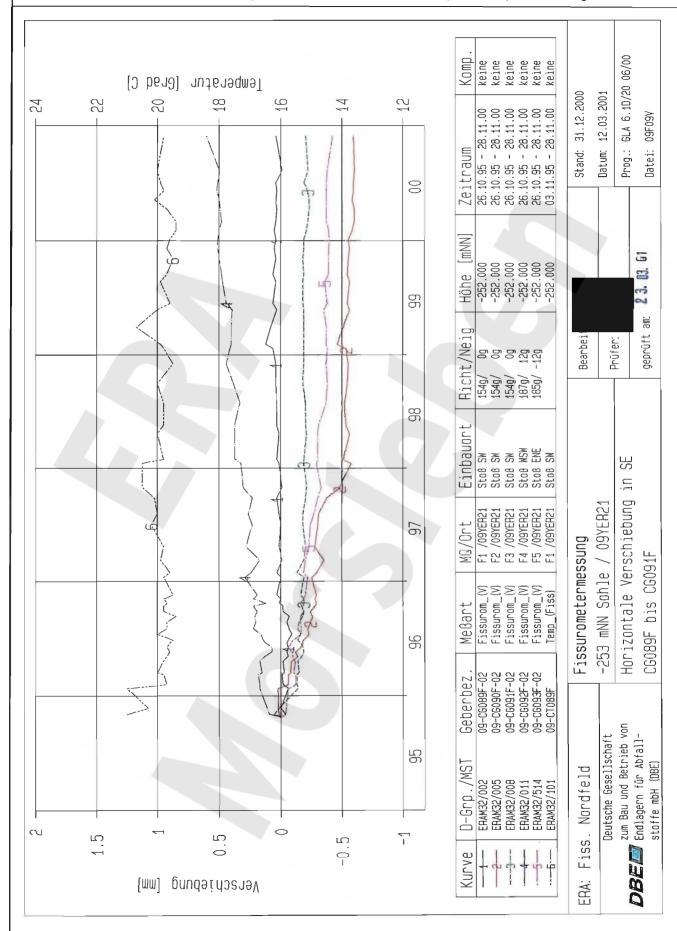


PSP-Element Obi. Kenn Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe UA Lfd. Nr. Rev. NAAN NNNNNNNNN NNNNN NNAAANN AANNNA AANN XAAXX NNNN NN ΑА 9M 99Y GC BY 00 0011



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

Anhang 4

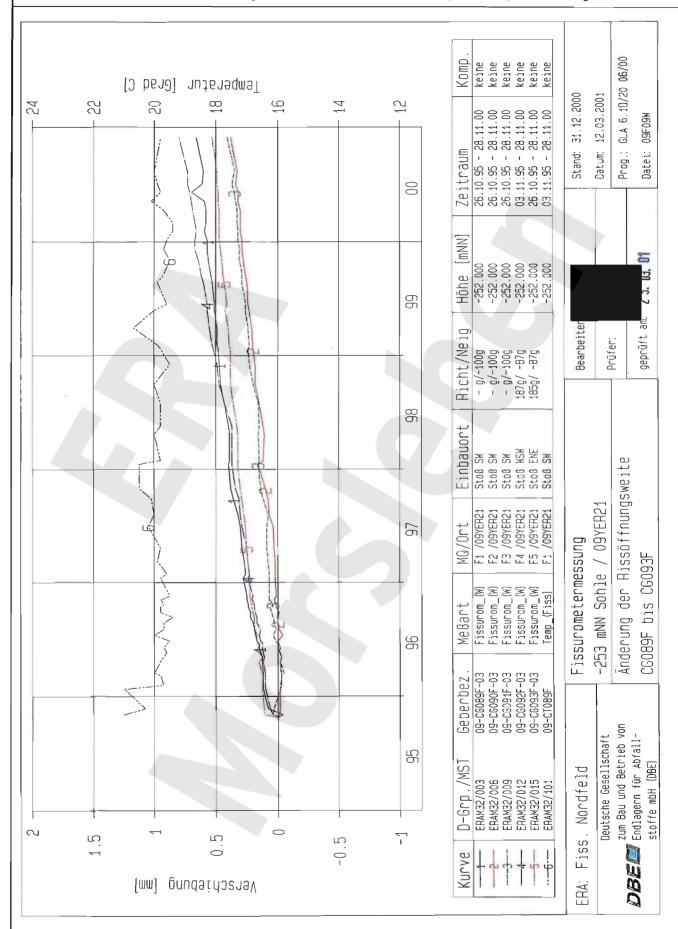


Obj. Kenn. Projekt PSP-Element Funktion Aufgabe UA Lfd. Nr. Komponente Baugruppe Rev. NAAN иииииииии ииииии NNAAANN AANN XAAXX ииии NN AANNNA 9M 99Y GC BY 0011 00

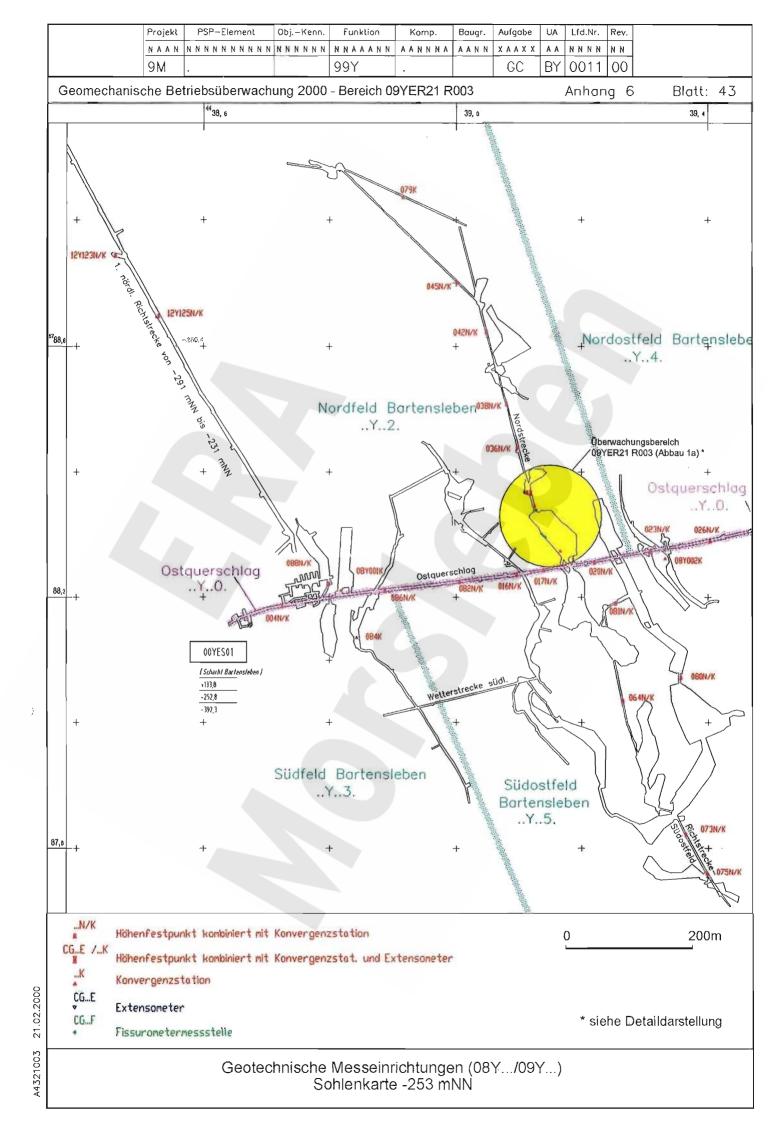


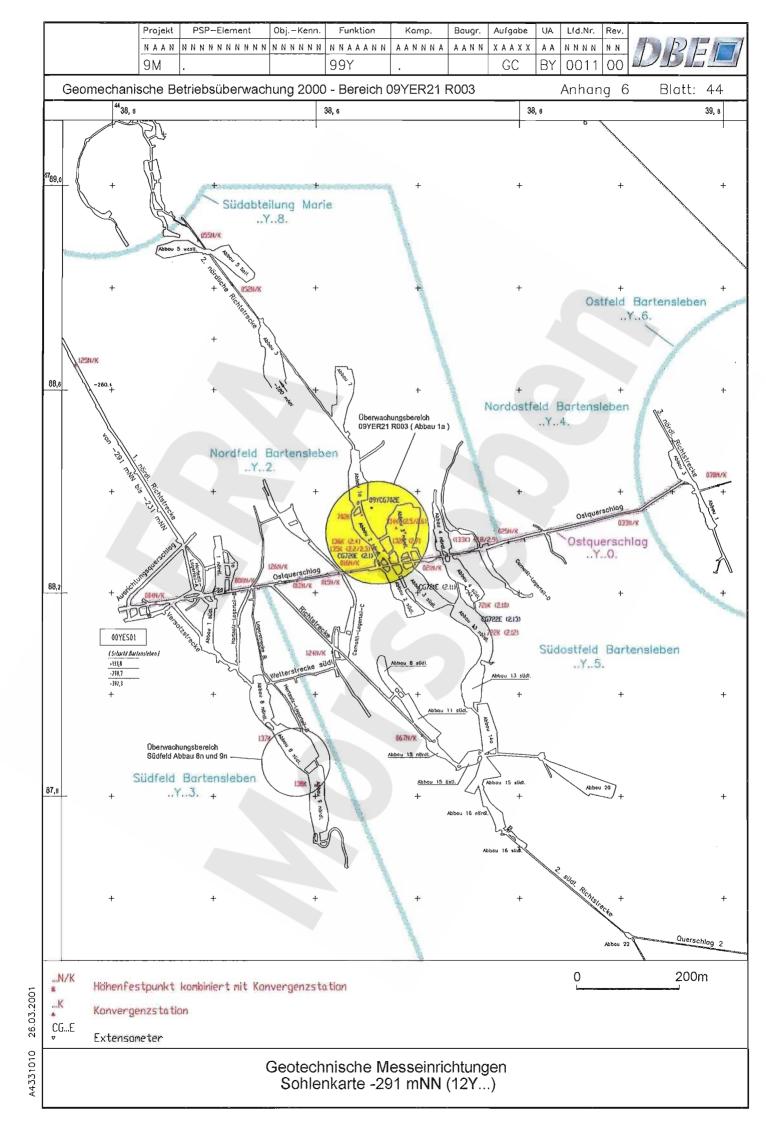
Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21 R003 (Abbau 1a)

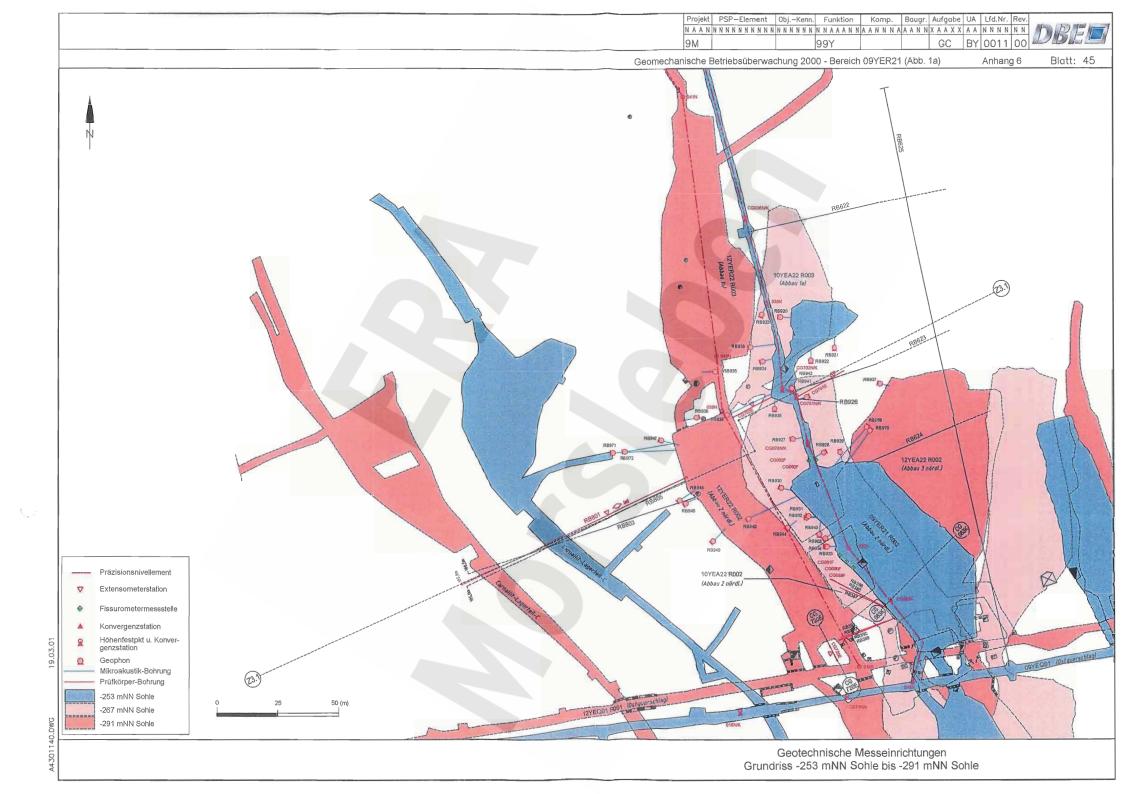
Anhang 4



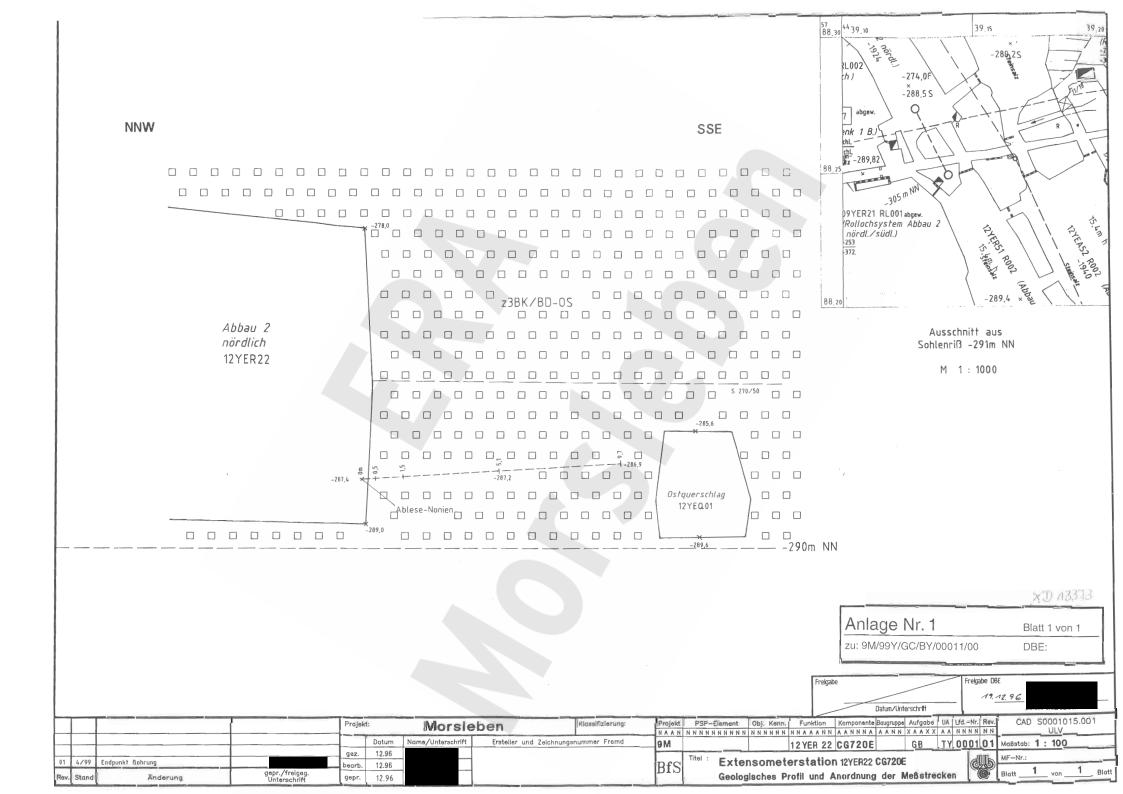
	Projekt N A A N	PSP-Element NNNNNNNNNN	Obj. Kenn, N N N N N N	Funktion NNAAANN	Komponente A A N N N A	Baugruppe A A N N	Aufgabe U			#%	(h) 17 i
	9M			99Y			GC B	- 1	11 00	1.7	
eomechanis —	sche Be	etriebsüberwad	chung 200	00 - Bereich	09YER2	1 R003	(Abbau 1a	a)	Anhan	ıg 5	Blat
	•								-20	Î -	
	NN - Hoehe in m	ENE			12YER22/R002				- <u>10</u>	Blatt 35	Stand 12-01-2001
									<u>0</u>		
									20	Anhang D	
00				23.65					30_	n 4/00 und 9/00	in 1:1
23.04.96 - 25.09.00			Z3HA						<u>40</u> 50	Lageanderungsbohrung FBB01 Messungen 4/00 und 9/00 9M/12YER22/RBB01/6C/8Z/0006/00	Morsleben Verschiebungsvektoren
Epochendifferenz (40	A Comment					ļ	60_	Lageanderungsbohrung ABB01 Mess 9M/12YEA22/ABB01/6C/82/0006/00	Verschiet
Epo			72						70 80		
									6 - Abstand in m		
		MSM							100		
·	-245	-255	-265	-275	282		295-	-305	<u>110</u>	bearbeitet geprüft	

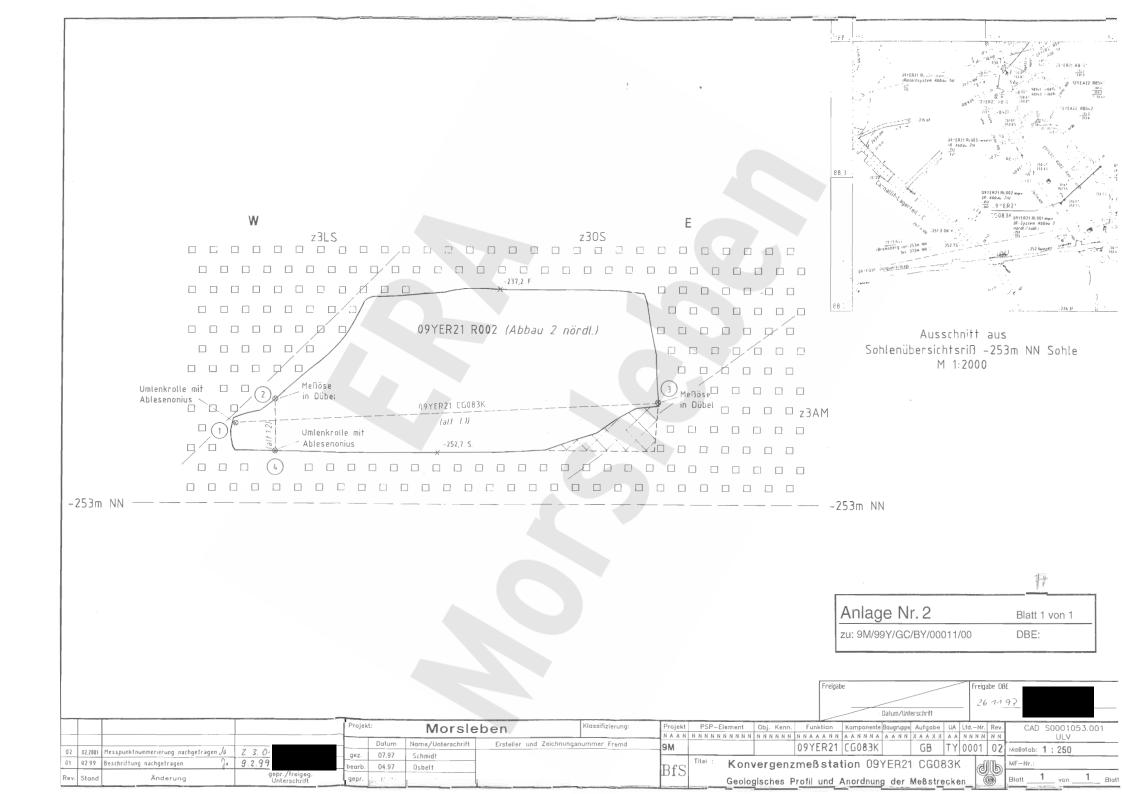






Projekt PSP-Element Obj.-Kenn. Funktion Komp. Baugr. Aufgabe UA Lfd.Nr. Rev. Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich 09YER21/R003 (Abbau 1a) Blatt: 46 Anhang 6 238K/80-230S 12YER22 RB801 z38K/BD-z30S Konvergenzmessstelle Stratigraphische Grenzen - - - wahrscheinlich sicher Geologie in Bearbeitung Geotechnische Messeinrichtungen Ausschnitt aus dem Sonderschnittriss Z3.1





· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·			808.51	Obi Kon		Í 12	la	A. franks	T	1		
		rojekt AAN	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion NNAAANN	Komponente A A N N N A	Baugruppe A A N N	Aufgabe X A A X X	UA A A	Lfd, Nr. NNNN	Rev. N N	Management of the
	91				16YER51	AAAAAAA		GC	_	0003	00	DBE
Geome	echanis	che	Betriebsüber	wachung	2000 - Be	ereich Ve	ersatza	ufberei	tunç	gsanla	ge	Blatt 3
Inhalts	sverzeid	chni	s									Blatt
1	Einleitu	ung										4
2	Messsi	ituat	ion und Mess	systeme								4
2.1	Überwa	achu	ung des Trags	systems								5
2.2	Überwa	achu	ung des Anke	rausbaus	s der First	e im Abb	au 2 sı	üdl. (16	ΥE	R51 R	004)	6
3	Messe	raeh	nisse									18
3.1	Tragsy	•										18
				im Abba	المتطار	16VED5	1 D00/	1)				19
3.2	Ankera	ausb	au der Firste	im Abba	u z suai. (IOYERS	1 HUU4	+)				19
4	Bewert	tung										20
<u>Anhän</u>	<u>ge</u>											
Anhan	g 1: Ve	erforr	mungen des ⁻	Γragsyste	ems - Exte	ensomete	ermess	ergebr	nisse	е		21
Anhan	g 2: Ve	erforr	mungen des ⁻	Fragsyste	ems - Kon	vergenzi	nessei	gebnis	se			26
Anhan			mungen im Bo R51 R004) - E					au 2 sü	dl.			29
Anhan	g 4: Te	mpe	eratur und We	etterfeuch	ntigkeit im	Bereich	der VA	λA				42
Gesam	nte Blatt	tzahl	der Unterlag	e:								42

72-72	Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aulgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.	_
	NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	АА	ииии	NN	
	9M			16YER51			GC	BY	0003	00	

58.15 Welliam

Blatt 4

1 Einleitung

Im Rahmen der Vorbereitung des Ostfeldes für die Einlagerung radioaktiver Abfälle wurde im Zentralteil der -364 mNN Sohle (4a) im Abbau 2 südl. (16YER51 R004) eine Versatzaufbereitungsanlage (VAA) geplant und realisiert. In den umliegenden Abbauen 1 südl. (16YER51 R003), 1a (16YER51 R002) und 13a nördl. (17YEQ51 R005) waren begleitende Arbeiten – wie Versatzentnahmen bzw. -zwischenlagerung – vorgesehen.

Die im Bereich der VAA notwendigen vorbereitenden Arbeiten wurden am 22.08.1996 vom Bergamt Staßfurt zugelassen (Az: 34560-4841-04-M5496). Unter Ziffer 6.4 (9) dieser Zulassung wurde eine Dokumentation des Istzustandes und die Erfassung von Verformungen des Tragsystems gefordert. Hierfür wurde von DBE ein Messkonzept erstellt (Extensometermessungen in den Abbauen 1 südl. (16YER51 R003), 2 südl. (16YER51 R004), 1a (16YER51 R002) und 13a nördl. (17YEQ R005) DBE–KZ: 9M/16Y/GC/LA/0002/00) und dem Bergamt eingereicht. Im Rahmen der Zulassung Az: 34560-4841-04-M5496 vom 30.10.1996 wurde dieses grundsätzlich bestätigt. Bis 01/97 wurden die geplanten Sondierungsbohrungen erstellt und inspiziert sowie die Firstextensometer eingebaut. Aufgrund von Planungsänderungen erfolgte die Versatzentnahme erst im Juni 1997 und auch nur am Weststoß des Abbaus 2 südl. (16YER51 R004) bis in ein Niveau von -364 mNN. Deshalb wurde bisher nur das dort vorgesehene Extensometer entsprechend der Zulassung des Bergamtes Az: 34560-4841-04-M5496 vom 14.06.1997 realisiert.

Für den Abbau 2 südl. (16YER51 R004) ergaben Standsicherheitsberechnungen, dass eine Vergütung der Firste durch einen Ankerausbau erforderlich ist. Zur Überwachung der Sicherheit wurde von DBE ein Messsystem vorgeschlagen, das bei Überschreitung der zulässigen Dehnungen von 2 mm/m oder einer signifikanten Zunahme der Verformungsgeschwindigkeit automatisch Alarm auslöst (9M/16Y/GC/LA/0002/01). In der Zulassung Az: 34560-4841-04-M5496 vom 12.02.1997 stimmte das Bergamt dem Vorgehen grundsätzlich zu. Im Abschnitt 6.4 dieser Zulassung wurden jedoch weitere Vorgaben u. a. auch zur Lage der Extensometer gemacht und die unverzügliche Meldung von Grenzwertüberschreitungen an das Bergamt gefordert. Dementsprechend wurde das Messsystem bis zum 07.05.1997 installiert. Am 18.12.1997 erfolgte die Inbetriebnahme der VAA. Im Oktober 1998 wurde der Betrieb der VAA auf Anweisung des BfS vorerst eingestellt. Zur Verfüllung der Abbaue 1 und 2 der -395 mNN Sohle im Südfeld wurde die Anlage am 15.11.2000 wieder in Betrieb genommen. Von 11/2000 bis 01/2001 wurden mit der VAA hierfür etwa 4700 m³ Salzgrus hergestellt.

Dieser dritte jährlich zu erstellende Bericht folgt der Festlegung zwischen dem Bergamt Staßfurt mit seinem Gutachter, dem BfS und der DBE vom 05.06.1998. Er beschreibt die Überwachungsmaßnahmen und -ergebnisse im Zeitraum vom 01.01.2000 bis 31.12.2000.

2 Messsituation und Messsysteme

Im Zentralteil der -372 mNN Sohle wurden Anfang der 20er Jahre die Abbaue 1a (16YER51 R002), 1 südl. (16YER51 R003) und 2 südl. (16YER51 R004) zur Steinsalzgewinnung aufgefahren (z3OSz3BK/BD). 1926 und 1927 wurden dann die darüber liegenden Abbaue 1b südl. (16YEA21 R007) und 2b südl. (16YEA21 R008) erstellt. 1936 und 1937 wurden die Abbaue 1a, 1 südl. und 2 südl. bis ins Niveau ca. -360 mNN mit Steinsalz versetzt. Anschließend blieben die Abbaue im Wesentlichen bis 1996 ungenutzt. Ende 1996 wurden in den Abbauen 1a, 1 südl. und 2 südl. Firstsicherungsmaßnahmen durchgeführt sowie im Abbau 2 südl. eine Systemankerung aus 1,5 m langen Spreizhülsenankern (1 Anker pro 6 m²) und daran befestigt eine doppelte Netzung eingebracht. Von März bis Mai 1997 ist im Abbau 2 südl. eine zusätzliche Systemankerung aus 6 m langen Klebeankern mit gleicher Ankerdichte eingebaut worden. Ende Mai 1997 wurde im südlichen Pfeilerbereich ein Durchhieb von Abbau 2 südl. nach 1 südl. aufgefahren. Durch diesen wurde bis Juli 1997 Trockenversatz aus dem Bereich der geplanten VAA in die Abbaue 1 südl. und 1a transportiert und bis ca. 2 m unter die Firste eingebracht. Im Abbau 1 südl. wurde jedoch nur die westliche Hälfte versetzt. Am Oststoß blieb das Versatzniveau von -359 mNN erhalten (ca. 4 m Höhe). Anschließend wurde

Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.
NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	АА	ииии	NN
9M			16YER51			GC	BY	0003	00

DBE

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Blatt 5

die VAA installiert, die vom 18.12.1997 bis 06.10.1998 in Betrieb war und ab dem 15.11.2000 wieder in Betrieb ist.

Die Bohrungen zur Aufnahme der Mehrfachextensometer wurden als Vollbohrungen mit 86 mm Durchmesser gestoßen, die der Einfachextensometer mit 46 mm Durchmesser. Als Mehrfachextensometer wurden Stangenextensometer mit hydraulischen Metallpackerankern eingebaut. Die beiden Einfachextensometer wurden mit Spezialmörtel arretiert. Die Messunsicherheit der dargestellten Abschnittsverschiebungen beträgt $\pm 0,1$ mm. Der Extensometerkopf wurde zum Schutz vor mechanischen Beschädigungen 0,4 m tief im Bohrloch angebracht. Alle Kopfpunkte sowie ausgesuchte Ankerpunkte sind mit Thermistoren zur Temperaturmessung versehen. Die heutige Situation mit der Lage aller Extensometer ist auf den Seiten 8 bis 17 dargestellt.

2.1 Überwachung des Tragsystems

Zum Nachweis der Integrität der Pfeiler zwischen den Abbauen 1a (16YER51 R002), 1 südl. (16YER51 R003) und 2 südl. (16YER51 R004) und der darüberliegenden Schweben erfolgten Videoinspektionen in Sondierungs- und Extensometerbohrungen. Hierbei wurden lediglich in den Pfeilern und in der Firste des Abbaus 13a nördl. (17YEQ51 R005) konturnahe Trennflächen festgestellt (bis in maximal 1 m Tiefe und 1 cm Öffnungsweite).

In den Abbauen 1a, 1 südl. und 2 südl. wurden die Extensometer CG710E bis CG712E etwa mittig in den Firsten eingebaut. CG710E befindet sich im Abbau 1a und registriert die Verformungen des Hangenden bis in eine Tiefe von 20 m. Über diesem Abbau ist kein weiterer Abbau. CG711E wurde in die Schwebe zwischen den Abbauen 1b südl. und 1 südl. eingebaut. CG712E ist in der Schwebe zwischen den Abbauen 2b südl. und 2 südl. installiert. Da Abbau 13a nördl. (17YEQ51 R005) nicht zugänglich ist, erfolgten hier die Bohr- und Instrumentierungsarbeiten von der darüber liegenden 1. südl. Richtstrecke der -332 mNN Sohle (15YER51 R001). Es wurden 2 Einfachextensometer CG713E und CG714E im Abstand von 1 m voneinander installiert. Die Schwebe hat im Bereich der Extensometer eine Mächtigkeit von ca. 1,5 m und ist parallel zu den Extensometern im Abstand von ca. 2 m mit einem Rollloch von 1,5 m Durchmesser durchörtert. Die Bohrungen wurden nach der Installation zur Arretierung der Ankerpunkte vermörtelt.

Nach Entnahme des Versatzes in dem Bereich, der für die VAA vorgesehen war, wurde im Pfeiler zwischen Abbau 1 südl. und 2 südl. das horizontale Extensometer CG727E zur Beobachtung der Pfeilerquerdehnungen eingebaut. Die Pfeilerbreite beträgt hier ca. 10 m.

Der Einbau der Extensometer erfolgte in nachstehend aufgeführten Zeiträumen:

• CG710E bis CG712E:

15.12.96 bis 20.12.96

• CG713E bis CG714E:

27.01.97 bis 29.01.97

CG727E:

22.07.97 bis 25.07.97

Am 08.06.1999 wurden in Verlängerung der Extensometer CG713E und CG714E die Konvergenzmessstrecken CG713K und CG714K eingerichtet. Die Messbolzen dieser Stationen sind in der Firste mit 0,8 m langen Spreizhülsenankern vermarkt und setzen an der Sohle auf die Extensometerköpfe CG713E und CG714E auf. Aufgrund erhöhter Dehnungsgeschwindigkeiten der Extensometer wurde der Bereich in 12/99 vorläufig gesperrt. Zur Fernablesung der Messstellen wurden die beiden vertikalen Konvergenzstrecken mit Invarmessbändern und elektrischen Wegaufnehmern ausgerüstet. Alle elektrischen Messstellen wurden an einem Umschaltkasten am südlichen Ausgang des Abbaus 3 südl. (15YER51 R002) angeschlossen und werden seit 03/00 mit dem elektrischen Handmessgerät VMG 11-1 gemessen. Die Messunsicherheit der stationären Konvergenzmessstrecken beträgt ca. ±0,2 mm.

Der Konvergenzmessquerschnitt 15YER51 CG073K wurde in der 1. südlichen Richtstrecke 1996 eingerichtet. Er befindet sich ca. 50 m südlich der Extensometer CG713E und CG714E und besteht aus einer Horizontal- und einer Vertikalmessstrecke, die mit 0.8 m langen Spreizhülsenankern ver-

<u> </u>	Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lld. Nr.	Rev.
	NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	АА	NNNN	NN
	9M			16YER51			GC	ВΥ	0003	00

DREG

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Blatt 6

markt sind. Die Messunsicherheit beträgt hier ±0,5 mm.

	ichnung ER51	Ankerpunkte	Temperatursensor	Messobjekt	Richtung	Neigung	Messwert- erfassung	Distanz- übertragung
Ort	Nummer	Teufe [m]	Teufe [m]		[gon]	[gon]		
R002	CG710E	1,5/7/12/20	0,4/1,5/7/12/20	Firste	-	100	Wegaufnehmer	Glasfibergestänge
R003	CG711E	1,5/4/6,2	0,4/1,5/4/6,2	hgd. Schwebe	-	100	"	_ " _
R004	CG712E	1,5/4,5/8,2	0,4/1,5/4,5/8,2	hgd. Schwebe	-	100	_ "	_ " _
R004	CG727E	1,9/7,7/9,2	0,4/9,2	Pfeiler	287	0,1	"	_"_
15YE	R51							
R002	CG713E	1,2	0,0 / 1,2	lgd. Schwebe	-	-100	Wegaufnehmer	Glasfibergestänge
R002	CG714E	0,7	-	lgd. Schwebe	-	-100	_"_	Glasfibergestänge

Tabelle 1: Merkmale der Extensometer zur Überwachung des Tragsystems im Bereich 16YER51

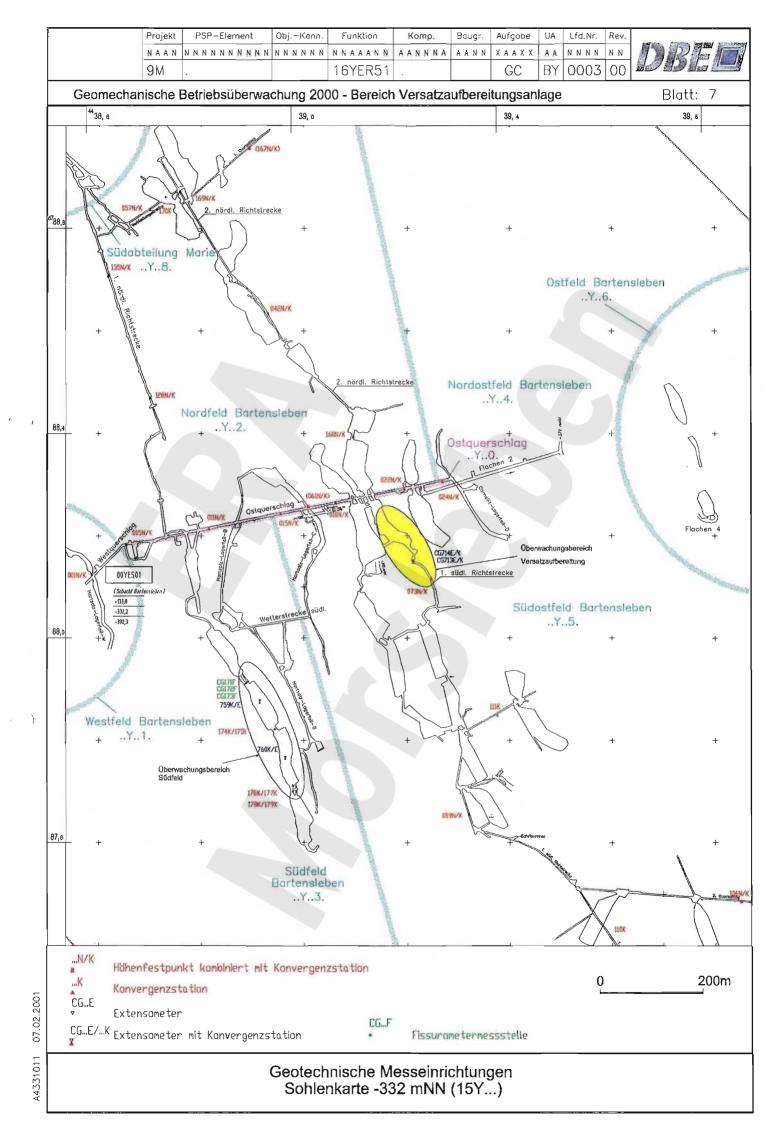
2.2 Überwachung des Ankerausbaus der Firste im Abbau 2 südl. (16YER51 R004)

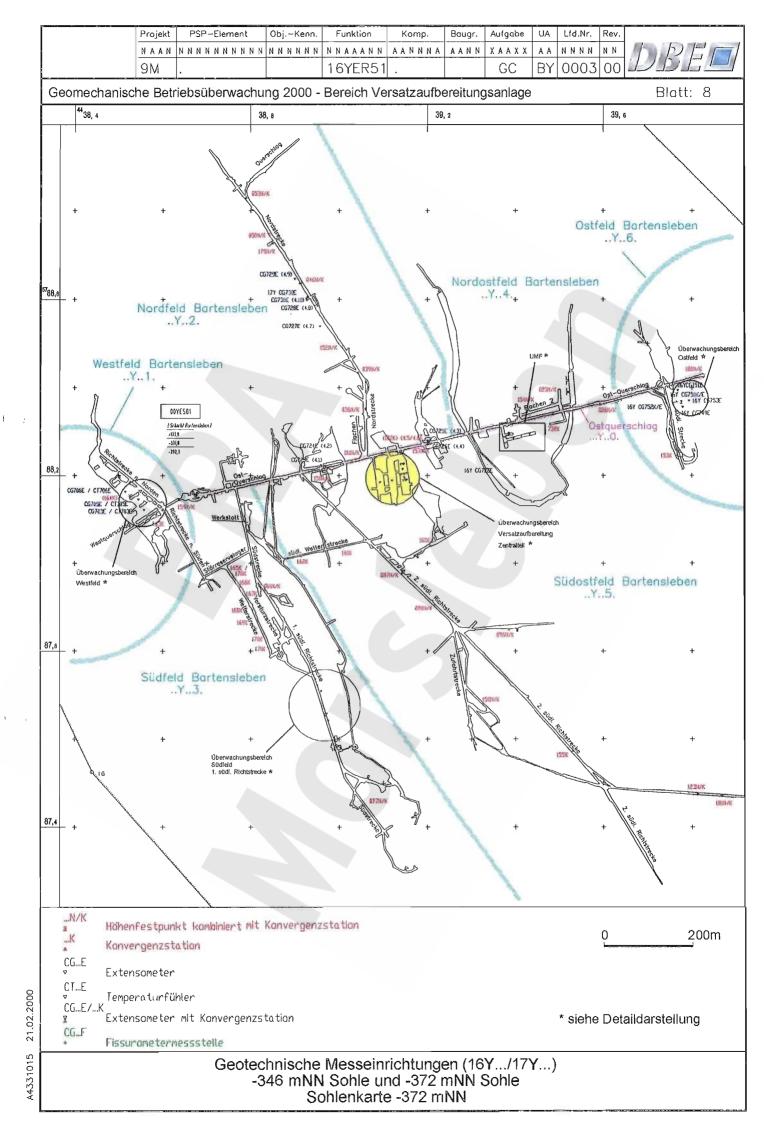
Im März 1997 wurden in der Schwebe zwischen den Abbauen 2 südl. und 1b südl. für die Klebeanker alle 6 m² Bohrungen mit 6 m Länge und ca. 83 gon Steigung in Richtung Westen sowie für die Extensometer 12 Bohrungen mit gleicher Richtung aber 6,8 m Länge erstellt. Anschließend wurden alle Extensometerbohrungen und 65 Ankerbohrungen mit einem Endoskop bzw. einer Bohrlochkamera inspiziert. In 19 dieser Bohrungen wurden Risse mit Öffnungsweiten bis zu 1 cm festgestellt. Dabei wiesen 7 Bohrungen Risse bis in 1,2 m Tiefe und weitere 12 Bohrungen bis in 0,5 m Tiefe auf.

Die Extensometer CG715E bis CG726E wurden vom 01.04.1997 bis 07.05.1997 parallel zu den Klebeankern eingebaut. Eine automatische Messanlage löst bei Überschreitung einer Dehnung von 2 mm/m oder einer signifikanten Zunahme der Verformungsgeschwindigkeit automatisch Alarm aus. Für die Sicherung des Betriebes der VAA wurden stündlich automatische Messungen aller für die Ankerkontrolle vorgesehenen Extensometer durchgeführt. Die Parameter sind so eingestellt, dass vor einer Überschreitung der zulässigen Belastungen für die in der Firste eingebauten Anker das Personal den Gefahrenbereich sicher verlassen kann.

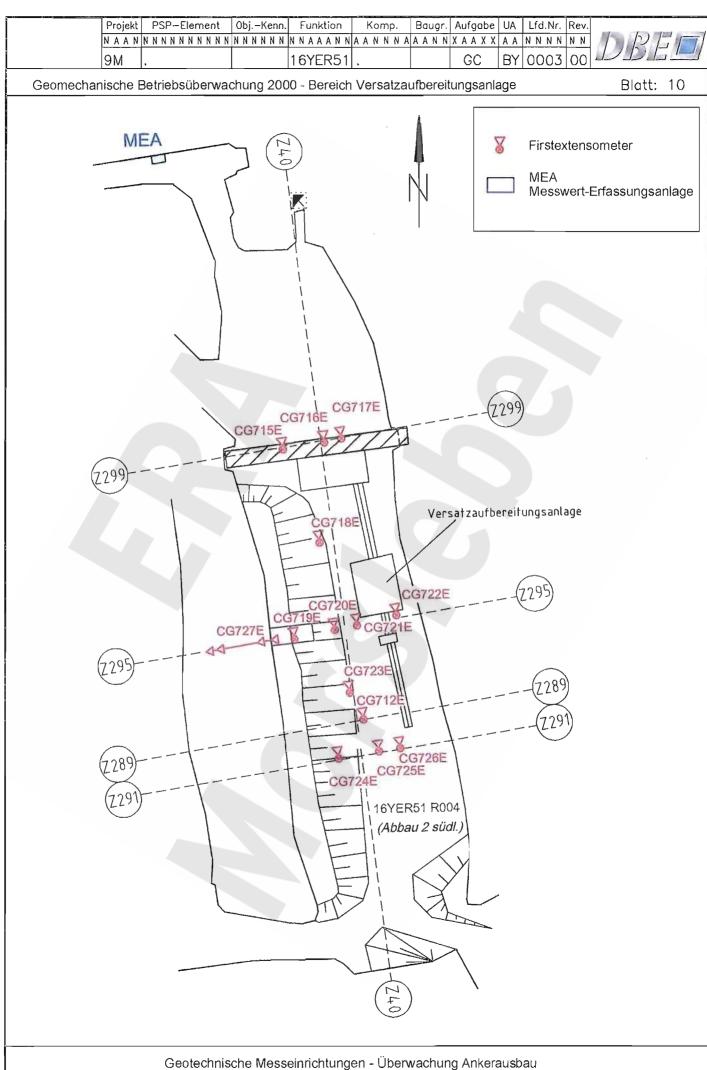
Kennzeid 16YE		Ankerpunkte	Temperatursensor	Messobjekt	Richtung	Neigung	Messwert- erfassung	Distanz- übertragung
Ort	Nummer	Teufe [m]	Teufe [m]		[gon]	[gon]		
R004	CG715E	1,9/3,4/4,9/6,4	0,4	Ankerkontrolle	288	81	Wegaufnehmer	Glasfibergestänge
	CG716E		0,4/1,9/3,4/4,9/6,4	и	- " -	83	_ " _	-'-
	CG717E	- " -	0,4	n	_ " _	82	_"_	_'_
	CG718E	_"_	0,4	"	- ⁿ -	83	"_	_ u
	CG719E	_ "	0,4/1,9/3,4/4,9/6,4	"	- " -	84	<u> </u>	n
	CG720E	_ " <u>_</u>	0,4	_ " _	-"-	81	"-	- " -
	CG721E		0,4	_ " _	- " -	84	"	"
	CG722E	_'_	0,4/1,9/3,4/4,9/6,4		- " -	86	n	11
	CG723E	'_	0,4	ir	"-	85	"	11
	CG724E		0,4	_ "	_ " _	86	*	"
	CG725E	_"_	0,4/1,9/3,4/4,9/6,4	_ " _	-"-	85	— " —	B
	CG726E	_"_	0,4	и	_ " _	84	"	"

Tabelle 2: Merkmale der Extensometer im Bereich Ankerausbau16YER51 R004





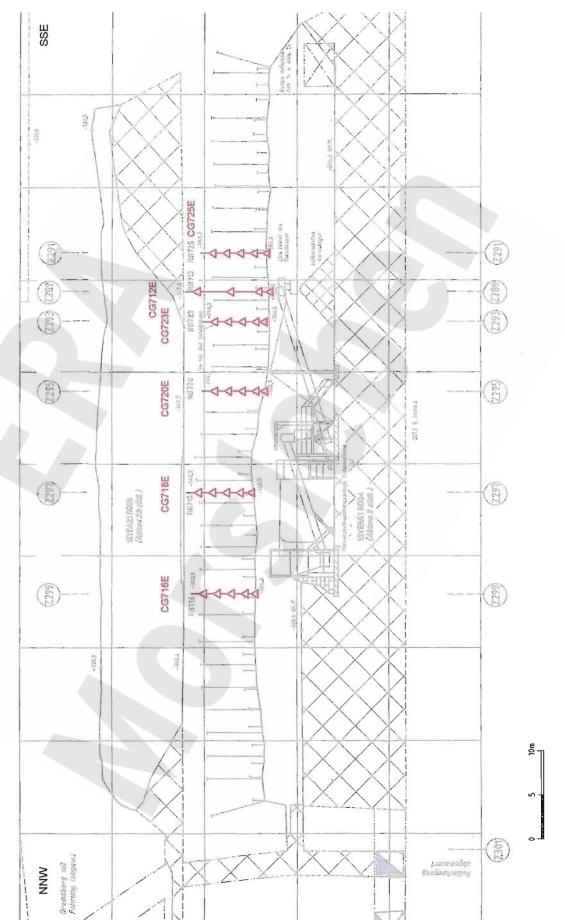
Geotechnische Messeinrichtungen - Überwachung Tragsystem Grundriss -365 mNN Sohle



A4331214.DWG

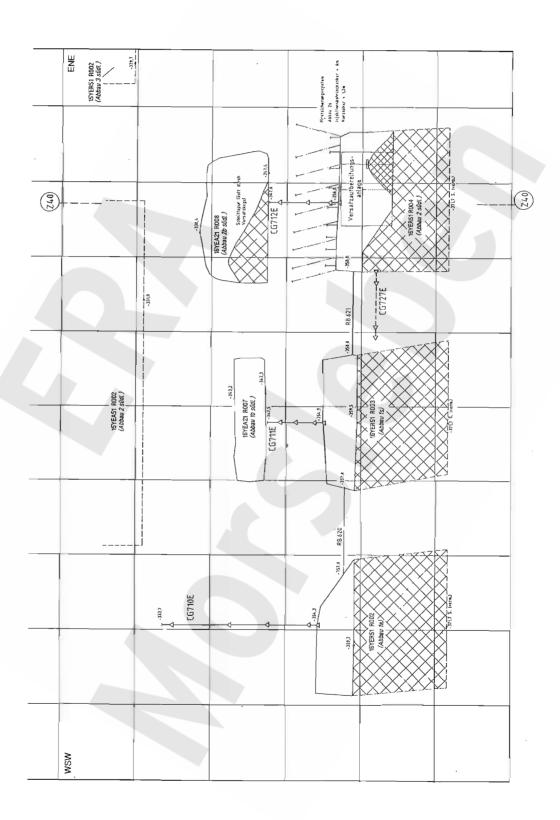
14.02.2001

Geotechnische Messeinrichtungen - Überwachung Ankerausbau Grundriss Niveau -365 mNN Abbau 16YER51 R004





Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage



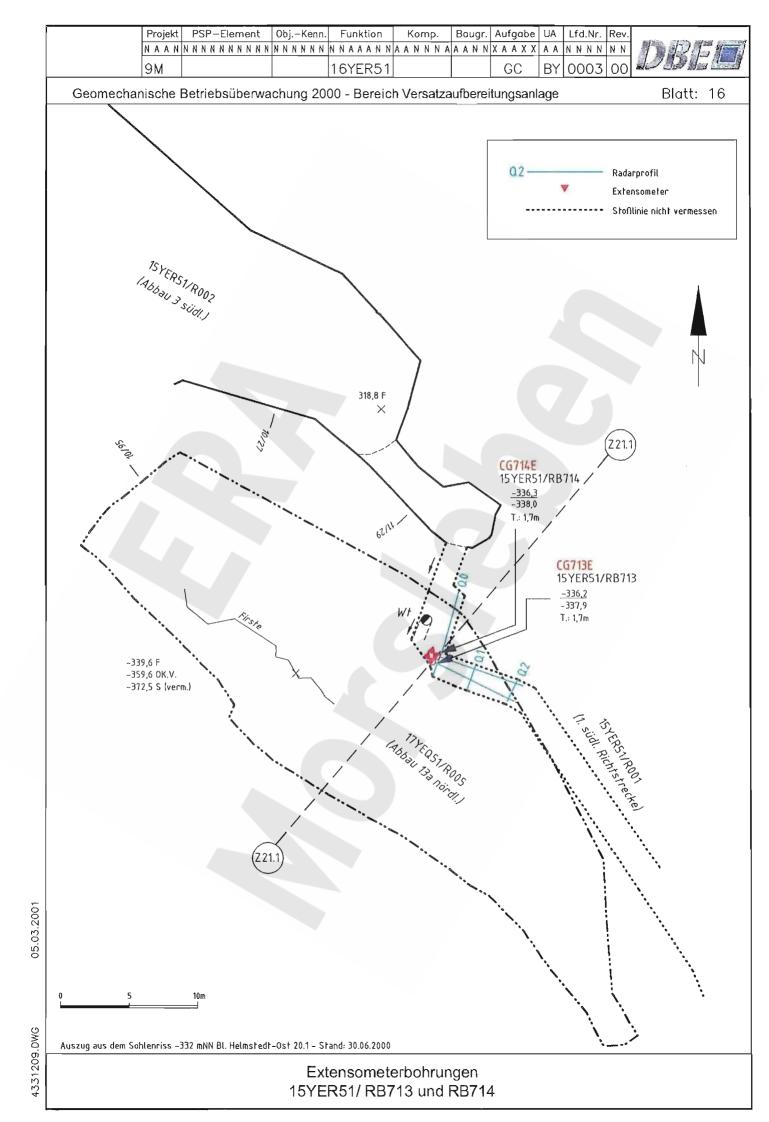
Geomechanis	9M sche Betriebsüberwad		6YER51 ereich Vers	atzaufberei	GC itungsanlag	BY 0003 e		att: 13
WSW	-321,0					Z40)		E
(16) (A	-343,5 YEA21 R007 (bbau 1b stat.)		7		167EA21 (Abbas 2	1 R606 2b s(hd) CG725E -347)	CG726E 9,7 -249,9	Schniffspu durch Varnalzka
	-359,4	365,3					156,3	
	18YERS1 ROOS (Abbau 1 abid.)					SVER51 R004 Abbeu 2 stidt)		
	-31(1	S. (yarm.)					17 S. (vern.)	
0	5 10m					(Z40)		

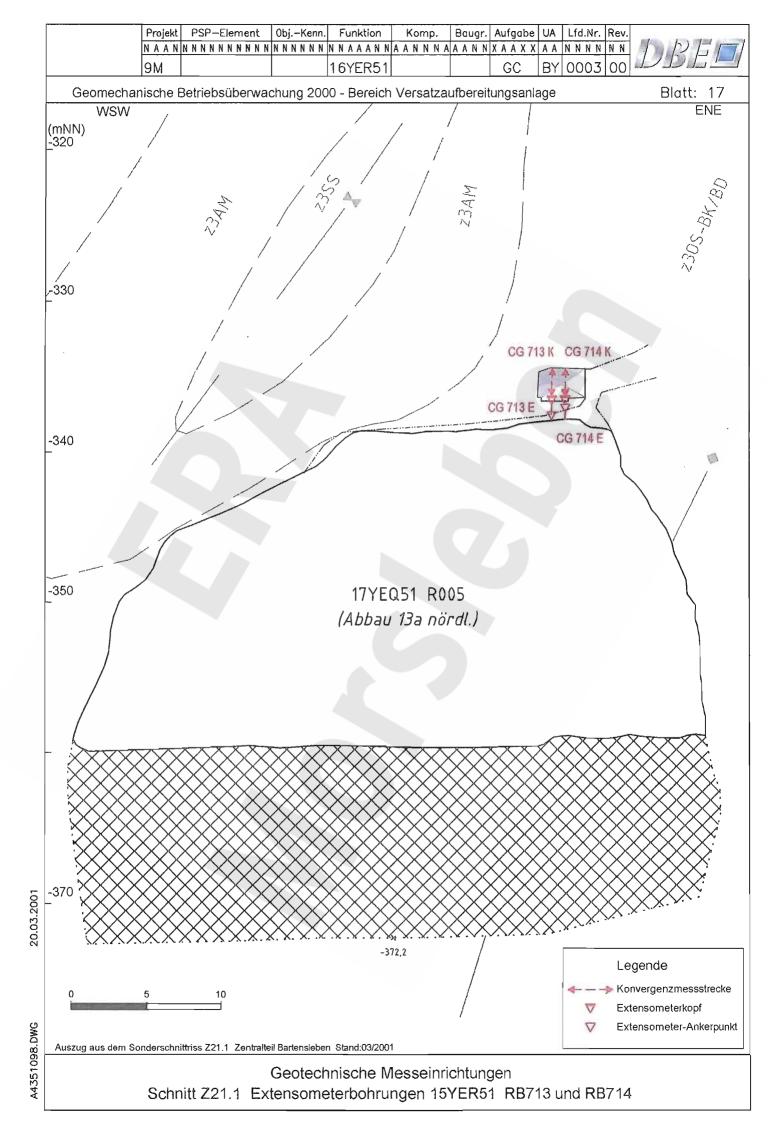
	lement ObjKenn.	Funktion Komp.	Baugr. Aufga		15) 1= r=1
9M		6YER51	GC		
Geomechanische Betriebs			•		Blatt: 14
	1				-319.7
WSW	-336,8 -336,2			Z40)	ENE
Schniftspur laufi durch Versahzkagel	18YEA21 R007 (Abbau 10 südi.)		CG719E C	16YEA21 R608 (Alban 25 suct.) G720E CG721E	CG722E -367,7 RB722
-358.0	-356,é		-359,7	360,5 310,6	-369,0
16YER61 ROOS (Abbau 1 slidt.)		CG727E	Reitra a. Extens.	isyensi roo4 (Abbau 2 stidt)	
	-371,7 S. (viirgi.)			-371,7 S. (verm.)	X X
				(Z40)	
0 5 10n	n				
		ische Messeinri Schnittriss Z295			

A4351084.DWG

		Projekt N A A N	PSP-Eler	nent NNNN	ObjKenn. NNNNN	Funktion NNAAANN	Komp.	Baugr.	Aufgobe X A A X X	UA A A	Lfd.Nr. F	Rev.	BE	
	_	9М				16YER51			GC	BY	0003	00		
	Geomechar	nische E	3etriebsüb	erwac	hung 200	00 - Bereich) Versatza	ufbereit	ungsanla	age			Blatt: 1	15
				-330,8		[_]				- 1	(710)	-		
WS	SVV			-330,0							(740)		E	NE
					-336,4									
											-330,8			
			/4		- 1			1		-11		7	_	
		$/ \langle$	7 18	YEA21	1007				1871	EA21	R008			
		\times	XV_{α}	lbbau ib	stid!)				(AB	unu 2	b slidt)			
- >	$\langle X \rangle$	X		>				C	G715E	CG	716E	-367,å		
					-347,7		7	7	-3411,9	T	-348,8 -34i	CG717	E	:
									4	1	4/4	\ \	/	
					255.5		1	7	1	Į \	14	1	\ _/	
					955,5				RB715		755,3 RB716	R8717	A /	:
				-350,9										
						1						360,5	GX.V. nördt a. V. südt. d. Sit	Stütavam
		\times	$\times \cap$	\checkmark	\times				Shirtawani Lachematir	ch)		-360,0 OK	V. südt, d. 510	bodwani
		\times	16VI	ER51 R0 bau 1 s@	33 a) ×		Pundament 🗀	X	16Y	ER51 bay 2	ROD4 stick)		XI	
		X	$\times \!\!\! \setminus$	X	\times				$\times_{\!$	X	$\sqrt{}$	X		
		X	XA	X	X	X				X	\rightarrow	X	$\rightarrow 4$	
				-371,7 S.	(varm)					-371	,7 S. (verm.)	Z-2		
											1			
											į			
						<u> </u>								
											(Z40)			
)	5	10 m											
,		<u> </u>	101/4											
					Geotech	nische M	lesseinri	ichtung	gen					
						Schnittr	ss Z299							

A4351085.DWG





Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.
NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	АА	ииии	NN
9M			16YER51			GC	ΒY	0003	00



Blatt 18

3 Messergebnisse

3.1 Tragsystem

Insgesamt sind die Verformungen gering und die Verformungsgeschwindigkeiten überwiegend gleichbleibend bis abnehmend. Die Auffahrung des Durchhiebes zwischen Abbau 2 südl. (16YER51 R004) und 1 südl. (16YER51 R003) im Juni 1997 führte in diesem Bereich an den Extensometern CG711E und CG712E zu temporär erhöhten Verformungen (siehe Anhang 1, Blatt 20 und 21). Danach waren bis zur Inbetriebnahme der VAA keine signifikanten Verformungen festzustellen. Von 01/98 bis 09/98 wurden in der Firste des Abbaus 2 südl. (16YER51 R004) im Teufenbereich 1,5 m bis 8,2 m geringfügige Dehnungen festgestellt. Ab 10/98 kam es hier wie auch im Abbau 1 südl. (16YER51 R003) im Zuge einer Abkühlung (Stilllegung VAA) von ca. 1 °C zu geringen Stauchungen. Bis zur Wiederinbetriebnahme der VAA im November 2000 waren keine signifikanten Verformungen zu beobachten. Danach nahmen durch den Betrieb der VAA die Temperaturen um bis zu 3 °C und gleichzeitig auch die Verformungen zu.

Der zeitliche Verlauf der Messwerte pro Einzelextensometer, die abschnittsweisen Verformungen sowie die gemessenen Temperaturen sind im Anhang 1 dargestellt. In Tabelle 3 sind die Verformungen und Verformungsgeschwindigkeiten der am stärksten beanspruchten Messabschnitte seit Messbeginn und für den Berichtszeitraum angegeben. Aufgrund der Temperaturänderungen von bis zu 3 °C wurden alle Werte temperaturkompensiert.

Bezeich-	Länge	Messab-	Bezugs-		Gesamter N		2000		
nung		schnitt	messung	Verschiebung	Verformung	VerschRate	VerformRate	VerschRate	VerformRate
16YER51	[m]	[m]		[mm]	[mm/m)	[mm/a]	[mm/(m·a)]	[mm/a]	[mm/(m·a)]
CG710E	19,6	1,5 – 7,0	12/96	0,09	0,02	0,02	0,004	-0,01	-0,002
CG711E	5,8	0,4 - 1,5	12/96	0,36	0,33	0,09	0,081	0,03	0,027
CG712E	7,8	0,4 – 1,5	12/96	0,47	0,43	0,12	0,106	0,11	0,100
CG727E	8,8	1,9 – 7,7	07/97	0,24	0,04	0,07	0,012	0,02	0,003

Betrag der Verformungsrate < 0,01 mm/(m⋅a)

Tabelle 3: Verformung in den am stärksten beanspruchten Messabschnitten

Am 09.09.1997 wurden die Extensometer CG713E und CG714E überprüft und neu justiert. Ab September 1997 beträgt die durchschnittliche Verformungsrate ca. 0,17 mm/(m·a) bei CG713E und ca. 0,59 mm/(m·a) bei CG714E. Da die festgestellten Temperaturdifferenzen kleiner als 1 °C sind, wurde auf eine Temperaturkompensation verzichtet.

				Gesamter I	2	000		
Bezeichnung	Länge	Bezugs-	Verschiebung	Verformung	VerschRate	VerformRate	VerschRate	VerformRate
15YER51	[m]	messung	[mm]	[mm/m]	[mm/a]	[mm/(m·a)]	[mm/a]	[mm/(m·a)]
CG713E	1,2	01/97	0,87	0,73	0,23	0,189	0,16	0,137
CG714E	0,7	01/97	2,45	3,50	0,64	0,913	0,28	0,395

Tabelle 4: Verformung in den Messstrecken

Bezeich-				Gesamter M	2000	
nung 15YER51	Richtung	Ankertiefe [m]	Bezugs- messung	Konvergenz [mm]	Konvergenzrate [mm/a]	Konvergenzrate [mm/a]
CG713K	verlikal	0,8	06/99	-0,09	-0,06	0,07
CG714K	verlikal	0,8	06/99	-0,02	-0,01	0,16
CG073K	horizontal	0,8	01/96	-0,60	-0,12	-0,63
	verlikal	0,8	01/96	0,19	0,04	-0,33

Betrag der Konvergenzrate < 0,5 mm/a

Tabelle 5: Konvergenzen in der 1. südl. Richtstrecke der -332 mNN Sohle

- '	Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.
	NAAN	ииииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	ΑА	ииии	NN
	9M			16YER51			GC	ВΥ	0003	00



Blatt 19

Die Konvergenzstrecken CG713K und CG714K wurden im Juni 1999 eingerichtet. Hier traten anfangs minimale Vertikalkonvergenzen auf, die in 2000 in Divergenzen umgeschlagen sind. Die an der Konvergenzstation 15YER51 CG073K beobachteten Konvergenzen sind ebenfalls sehr gering. Alle festgestellten Konvergenzen bewegen sich im Bereich der Messunsicherheit. Die Ergebnisse sind in Tabelle 5 und in Anhang 2 dargestellt.

Bei einer Befahrung der 1. südlichen Richtstrecke der -332 mNN Sohle am 10.01.2001 sind in diesem Bereich keine Risse oder ähnliche Besonderheiten auf der Sohle oder an den Stößen festgestellt worden. Der Bereich bleibt jedoch vorsorglich gesperrt. Im Februar 2001 wurde die Integrität der Schwebe vom Rollloch bis ca. 50 m nach Süden durch Radarmessungen untersucht. Hierbei wurden lediglich im Bereich des Extensometers CG714E lokale Auflockerungen festgestellt. Da die Auswertung noch nicht abgeschlossen ist, werden die Radarmessergebnisse erst im nächsten Jahresbericht dargestellt.

3.2 Ankerausbau der Firste im Abbau 2 südl. (16YER51 R004)

Die Messwerte aus der Überwachung des Ankerausbaus werden durch das ERA Morsleben entsprechend einer Arbeitsvorschrift laufend ausgewertet. Bisher wurde keine Überschreitung der festgelegten Grenzwerte registriert. Die relative Luftfeuchtigkeit lag - gemessen an der automatischen Messanlage in der Nachbarschaft - im Jahr 2000 ähnlich wie in den Vorjahren zwischen 17 % und 62 % (vgl. Anhang 4). Temperaturschwankungen resultierten überwiegend aus dem Betrieb der VAA. Der zeitliche Verlauf der abschnittsweisen Verformungen ist in Anhang 3 dargestellt. In Tabelle 6 sind die Verformungen der am stärksten beanspruchten Extensometermessabschnitte angegeben. Aufgrund der Temperaturänderungen von bis zu 3 °C wurden alle Werte temperaturkompensiert.

Bezeich- nung 16YER51	Länge [m]	Messab- schnitt [m]	Bezugs- messung	Verschiebung [mm]	Gesamter M Verformung [mm/m)	lesszeitraum VerschRate [mm/a]	VerformRate [mm/(m⋅a)]	20 VerschRate [mm/a]	00 VerformRate [mm/(m·a)]
CG715E	6,0	3,4 - 4,9	05/97	0,25	0,17	0,07	0,045	0,05	0,033
CG716E	6,0	1,9 – 3,4	05/97	0,39	0,26	0,11	0,071	0,24	0,160
CG717E	6,0	3,4 - 4,9	05/97	0,44	0,29	0,12	0,080	0,15	0,100
CG718E	6,0	0,4 - 1,9	05/97	0,22	0,15	0,06	0,040	0,11	0,073
CG719E	6,0	0,4 – 1,9	05/97	0,25	0,17	0,07	0,045	0,12	0,080
CG720E	6,0	3,4 - 4,9	05/97	0,29	0,19	0,08	0,053	0,06	0,040
CG721E	6,0	3,4 – 4,9	05/97	0,20	0,13	0,05	0,036	0,08	0,053
CG722E	6,0	1,9 – 3,4	04/97	0,08	0,05	0,02	0,015	0,00	0,000
CG723E	6,0	1,9 - 3,4	05/97	0,23	0,15	0,06	0,042	0,13	0,087
CG724E	6,0	1,9 -3,4	05/97	0,29	0,19	0,08	0,052	0,17	0,113
CG725E	6,0	1,9 – 3,4	04/97	0,33	0,22	0,09	0,060	0,06	0,040
CG726E	6,0	3,4 - 4,9	04/97	0,22	0,15	0,06	0,040	0,06	0,040

Betrag der Verformungsrate < 0,01 mm/(m·a)

Tabelle 6: Verformung und Geschwindigkeit der am stärksten beanspruchten Messabschnitte

Im gesamten Messzeitraum sind insbesondere bei bergbaulichen Aktivitäten in diesem Bereich in der gesamten Firste überwiegend geringe Dehnungen festgestellt worden. Sie korrelierten mit den durch diese Aktivitäten verursachten Temperaturänderungen. Dies gilt auch für den Berichtszeitraum, in dem nach der Wiederinbetriebnahme der VAA eine Zunahme der Dehnungen zu beobachten war. Eine Korrelation zu den Änderungen der Wetterfeuchte ist nicht festzustellen. Es ist auch vorstellbar, das die Vibrationen beim Betrieb der VAA die Gebirgsverformungen beeinflussen.

Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.	Γ
NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	AA	ииии	NN	
9M			16YER51			GC	ВΥ	0003	00	



Blatt 20

4 Bewertung

Die Überwachung des Tragsystems ergab bis Ende 1998 in der Firste der Abbaue 1 südl. (16YER51 R003) und 1a (16YER51 R002) sowie im Pfeiler zwischen 2 südl. (16YER51 R004) und 1 südl. (16YER51 R003) geringfügige Verformungen. Danach wurden keine signifikanten Verformungen mehr festgestellt, da zu dieser Zeit keine bergmännischen Auffahrungen durchgeführt wurden und die VAA nicht betrieben wurde. Durch den Betrieb der VAA ab November 2000 nahmen die Temperaturen und die Dehnungen in diesem Bereich wieder zu.

Die in der Firste des Abbaus 13a nördl. (17YEQ51 R005) gemessene relativ große Verformung am Extensometer CG714E weist auf eine Auflockerung der Schwebe unter der 1. südl. Richtstrecke der -332 mNN Sohle hin. Bereits am ca. 1 m entfernt liegenden Extensometer CG713E sind die festgestellten Verformungen deutlich niedriger. Aufgrund der Nähe zum Rollloch sind die Messergebnisse wahrscheinlich nicht repräsentativ für die gesamte Schwebe. Im Jahre 2000 sind die Verformungsgeschwindigkeiten an beiden Extensometern deutlich zurückgegangen. Die in Verlängerung der Extensometer installierten Konvergenzmessstrecken (CG713K, CG714K) lassen in beiden Fällen keine signifikanten Vertikalverschiebungen erkennen. Dies belegt auch die 50 m südlich gelegene Konvergenzstation (CG073K), die keine signifikanten Konvergenzen zeigt.

Die Überwachung des Ankerausbaus ergab insgesamt geringe Verformungen. Die maximale Abschnittsverformung liegt aber weiterhin mit ca. 0,3 mm/m weit unter der vom Bergamt zugelassenen Grenze von 2 mm/m. Damit erreichen die Dehnungen der Anker maximal 15 % der zugelassenen Werte (vgl. Anhang 3, Blatt 29). Die Auffahrung des Durchhiebes zwischen Abbau 2 südl. (16YER51 R004) und 1 südl. (16YER51 R003) im Mai 1997 führte auch in der Firste des Abbaus 1 südl. zu einer temporär erhöhten Verformungsgeschwindigkeit. Ende 1997 nahm im Abbau 2 südl. die Verformungsgeschwindigkeit nach Inbetriebnahme der VAA sowie den damit einhergehenden bergbaulichen Aktivitäten und Temperaturerhöhungen kurzzeitig zu. Nach Abschaltung der VAA und dem Rückgang der Temperaturen auf das Ausgangsniveau traten nur minimale Verformungen auf. Die Verformungen nahmen nach Wiederinbetriebnahme der VAA im November 2000 im wesentlichen temperaturbedingt wieder leicht zu.

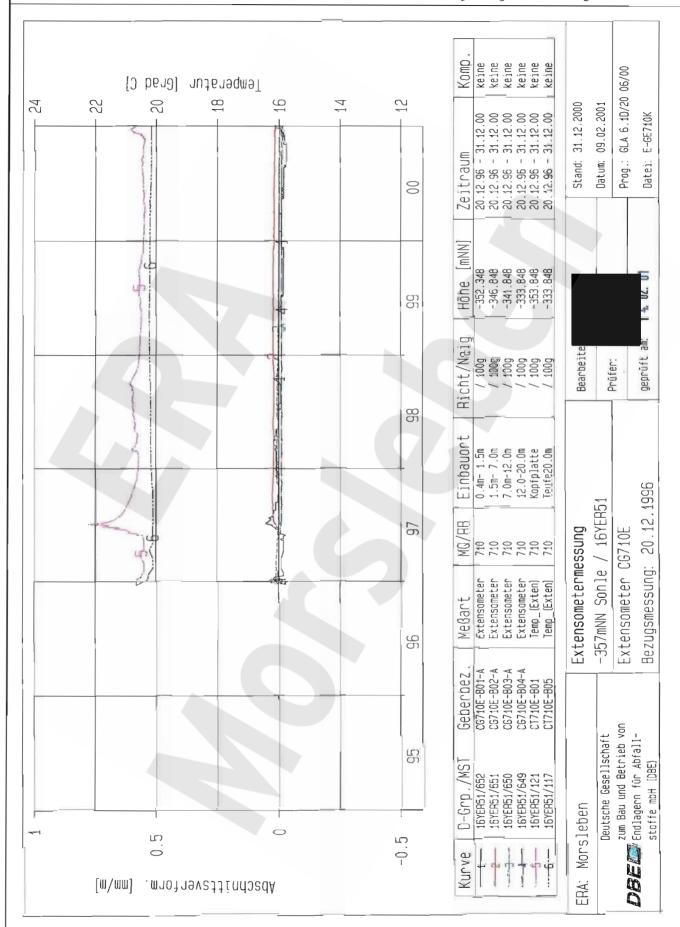
Insgesamt belegen die festgestellten geringen Verformungen in der Firste oberhalb der VAA, dass der Ankerausbau seine Funktion erfüllt.

PSP-Element Obj. Kenn. Projekt Funktion Komponente Baugruppe LJA Lfd. Nr. Rev. Aufgabe иииииииии NAAN NNNNNN NNAAANN AANNNA AANN XAAXX ΑА NNNN NΝ 9M 16YER51 GC BY 0003 00



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Anhang 1

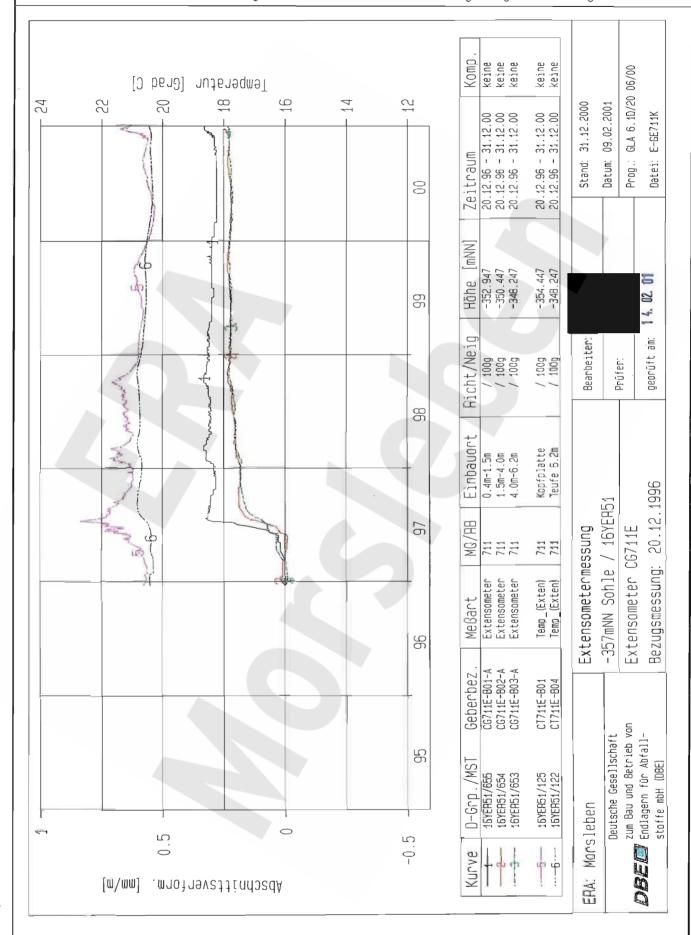


PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Projekt Komponente Baugruppe Aufgabe UA Líd. Nr. иииииииии ииииии NAAN NNAAANN AANNNA AANN NNNN 16YER51 GC BY 0003 00

DBEIJ

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Anhang 1

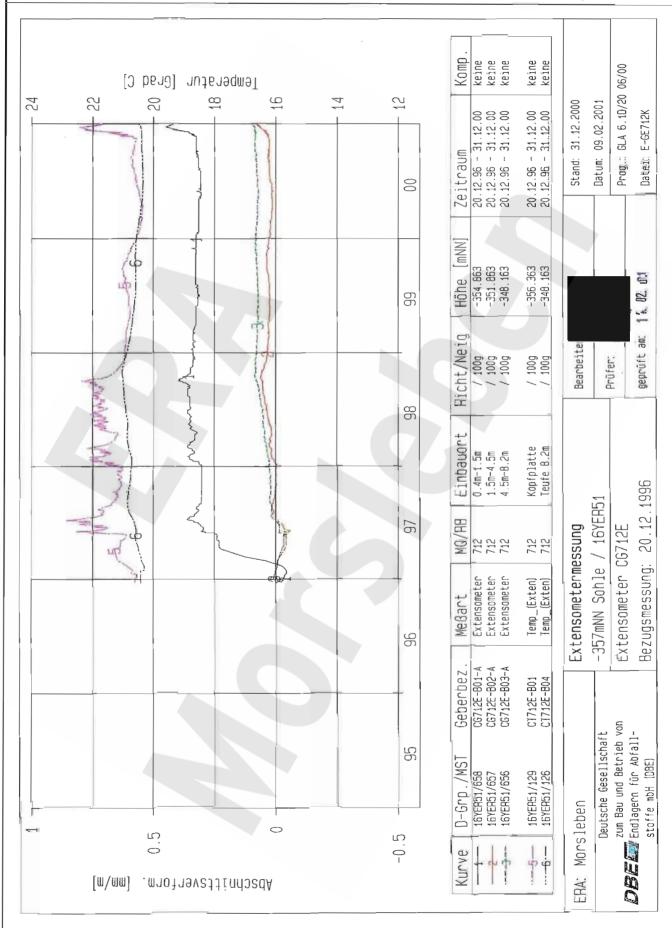


PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe UA Lfd. Nr. Rev. NAAN NNNNNNNNN NAAN NNAAANN AANN XAAXX АА NNNN ΝN AANNNA 9M 16YER51 GC 00 BY 0003

DBE

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Anhang 1

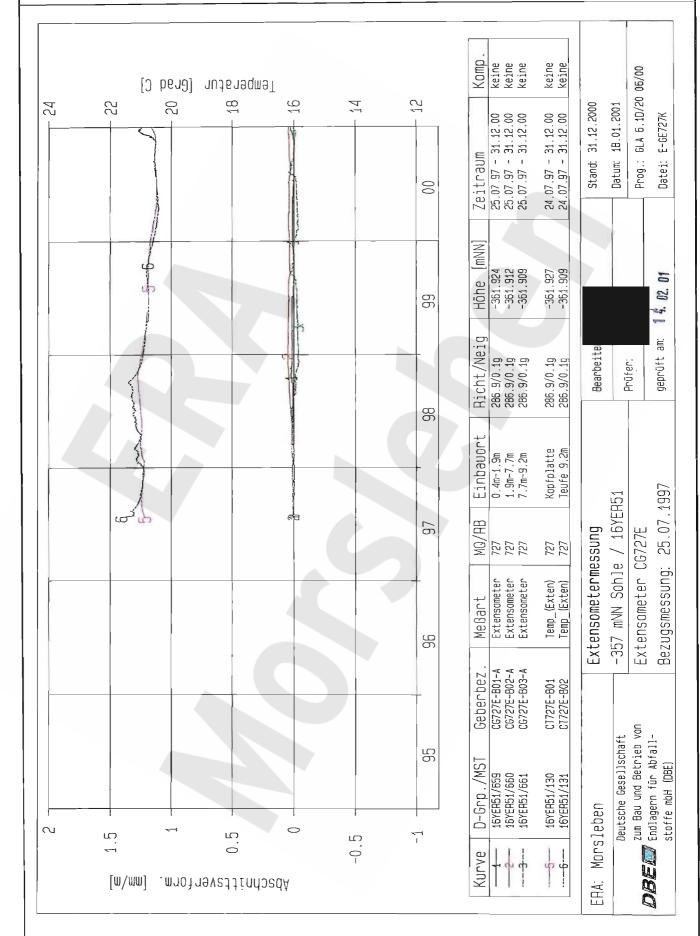


Aufgabe UA Lld, Nr. Rev. Komponente Baugruppe Projekt PSP-Element Obj. Kenn. Funktion ииииии NNAAANN AANN XAAXX АА NNNNNN иииииииии AANNNA NAAN 00 BY 0003 9M 16YER51 GC

DREI

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Anhang 1

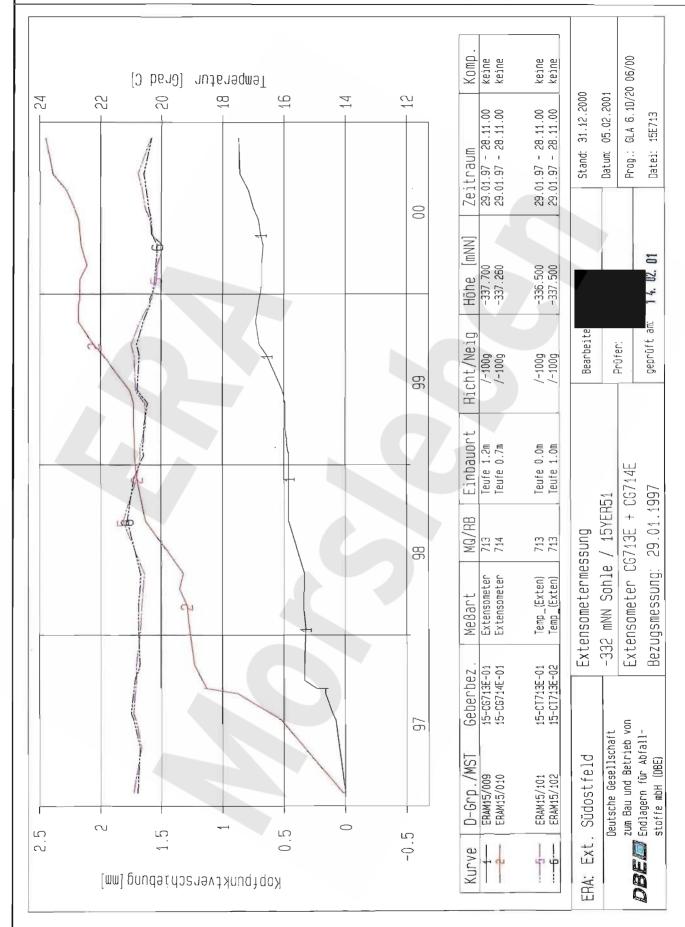


PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Aufgabe Projekt Komponente Baugruppe UA Lfd. Nr. Rev. иииииииии ииииии NNAAANN NN XAAXX NAAN AANNNA AANN ΑА NNNN 0003 16YER51 00 9M GC ΒY

DRES

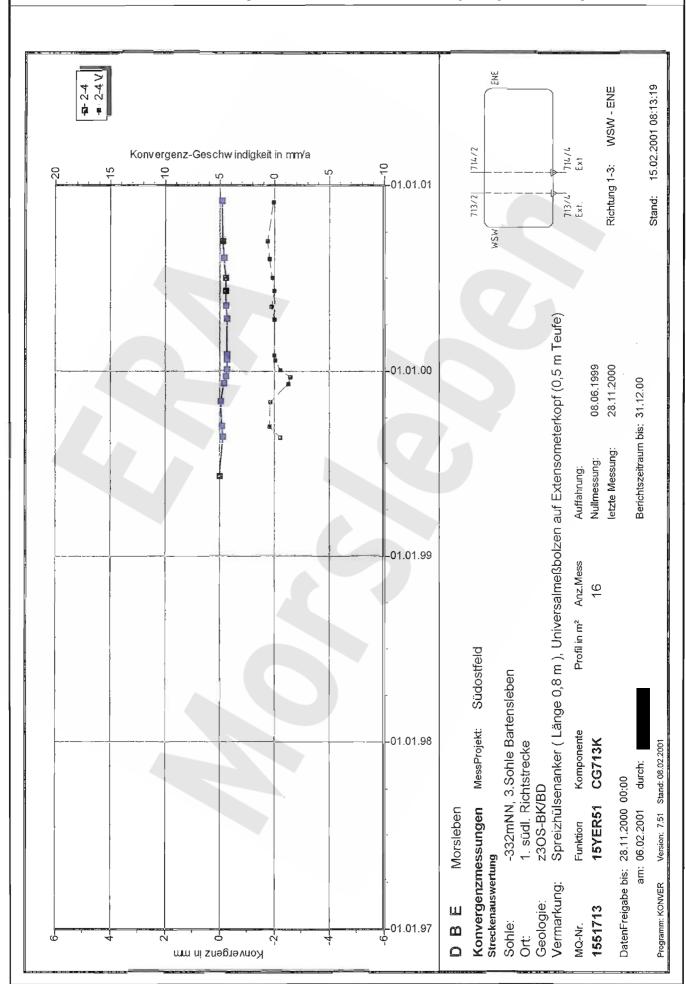
Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Anhang 1



 Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Líd. Nr.	Rev.	
NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	AΑ	NNNN	NN	45.1077
9M			16YER51			GC	BY	0003	00	1210 IZ

Anhang 2

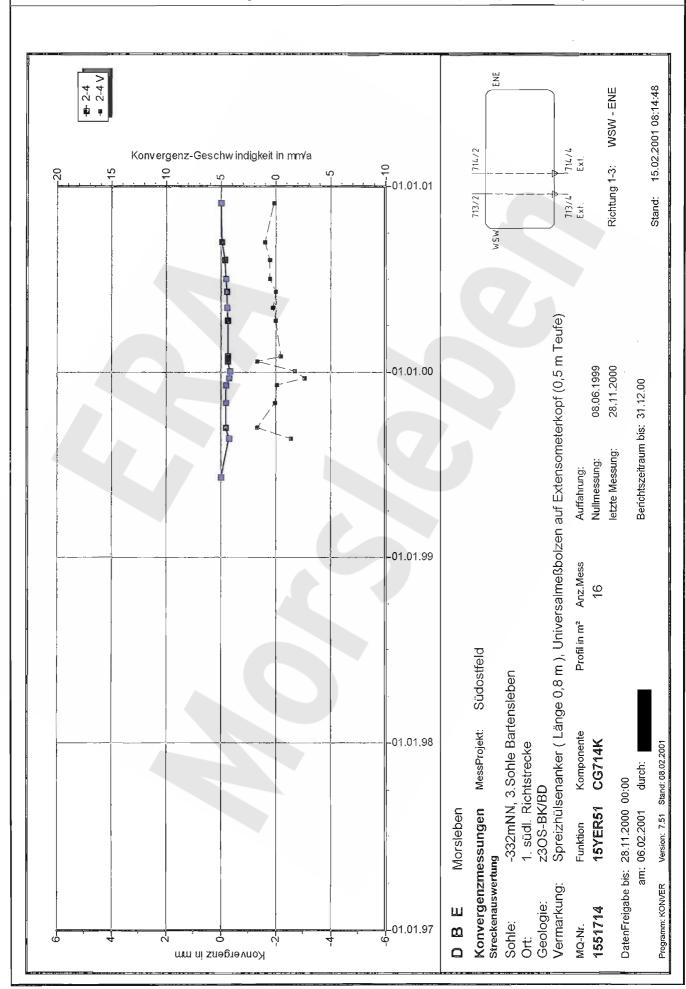


Prolekt PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe UA Líd. Nr. XAAXX NNNN NN имимим имимимими NNAAANN AANNNA AANNΑА NAANΒY 0003 00 9M 16YER51 GC

DBEI

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Anhang 2

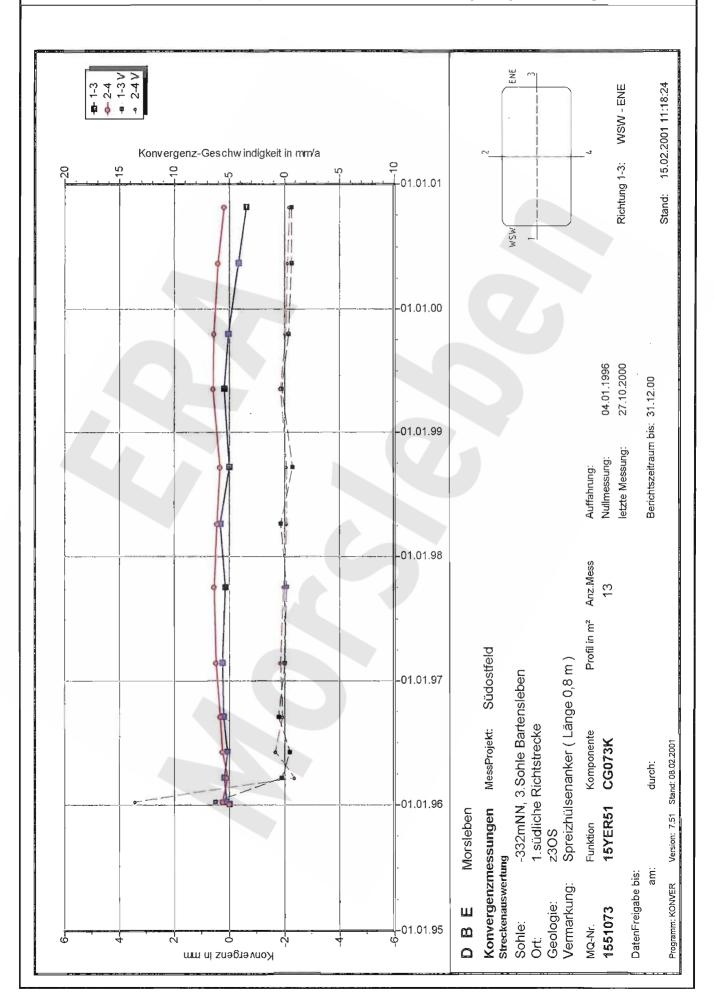


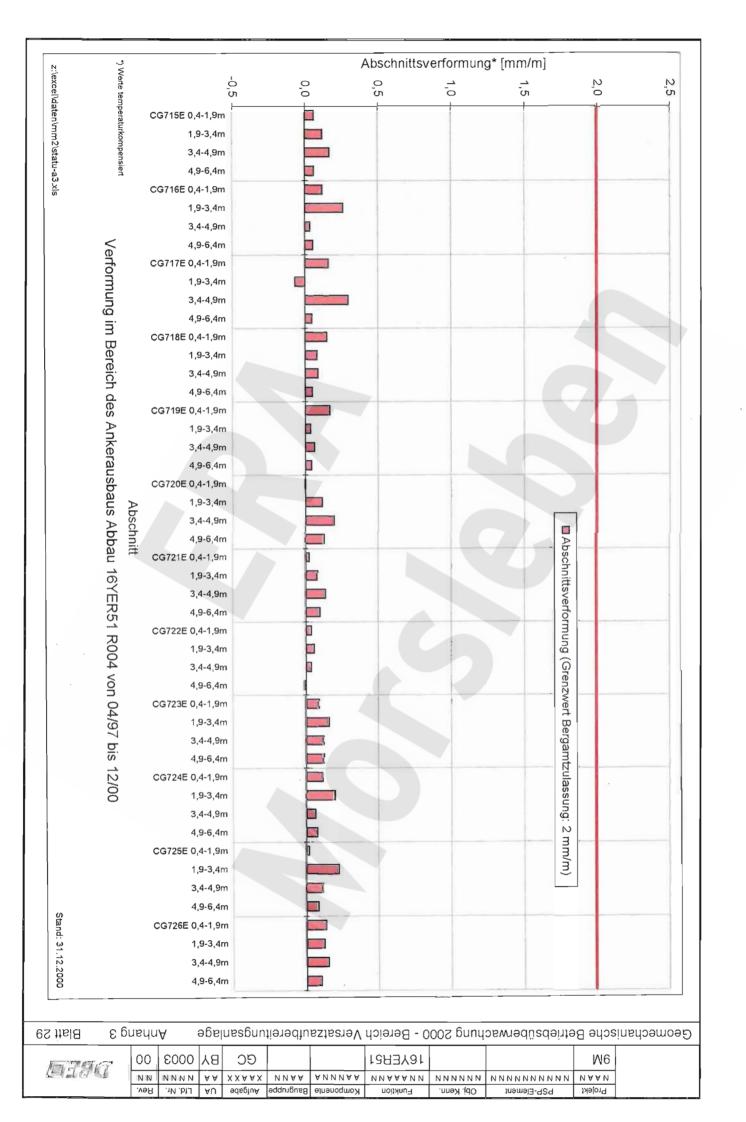
PSP-Element Funktion Projekt Obj. Kenn. Komponente Baugruppe Aulgabe UA Lfd. Nr. иииииииии NAAN NNNNNN NNAAANN AANNNA AANN XAAXX ΑА NNNN NN ΒY 00 9M 16YER51 GC 0003

DEED

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Anhang 2



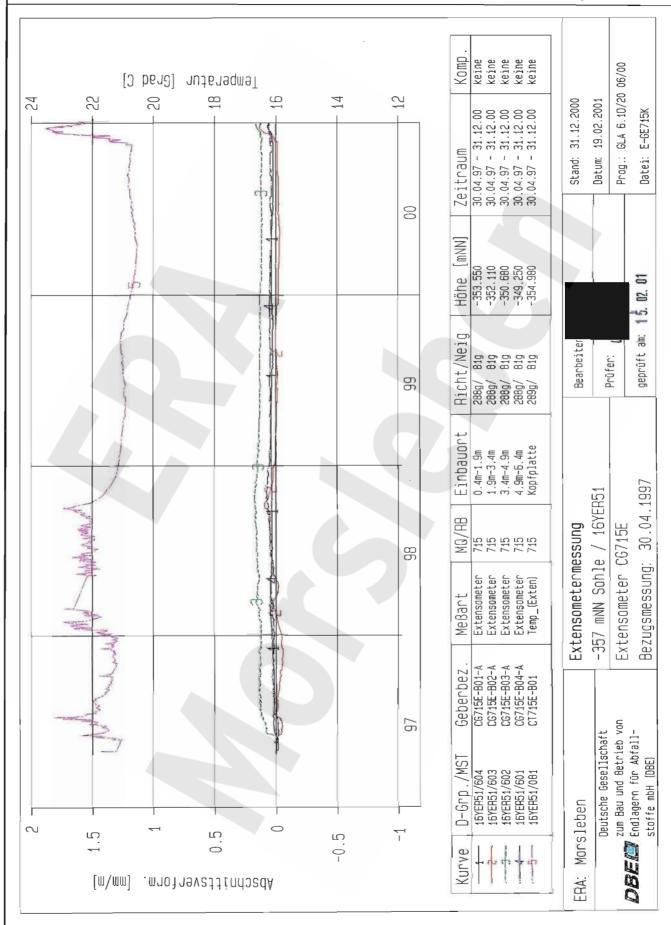


PSP-Element Obj. Kenn. Komponente Baugruppe UA Funktion Lfd. Nr. Projekt Aufgabe Rev. NAAN NNNNNNNNN NNNNNNNNAAANN AANNNA AANN XAAXX АА NNNN NΝ 9M 16YER51 GC BY 0003 00

DREG

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Anhang 3

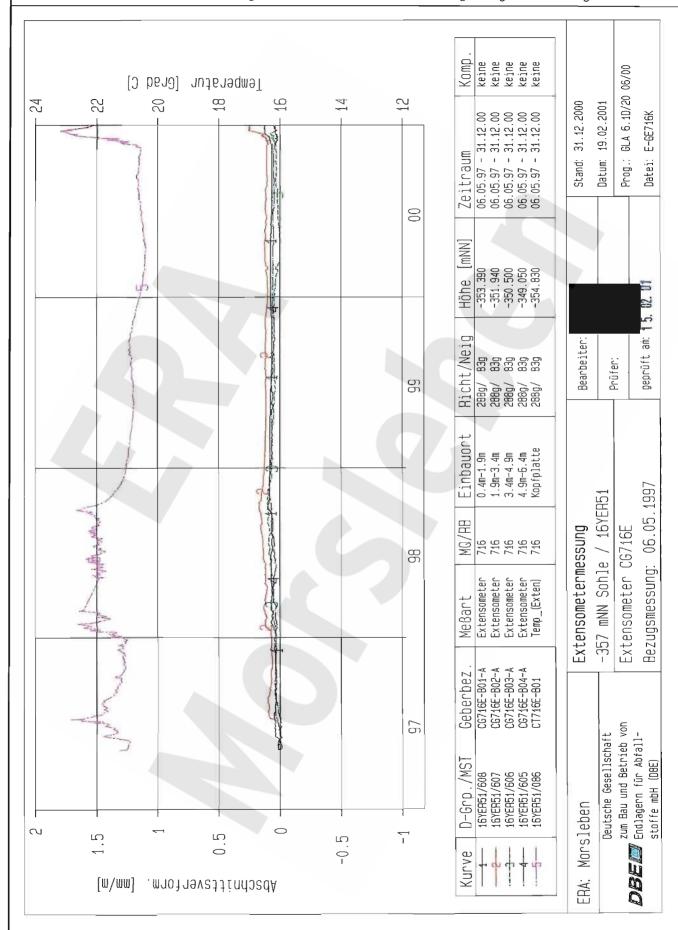


PSP-Element Projekt Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe UA Lfd. Nr. Rev. NNNNNNNNNNииииии NAAN NNAAANN AANNNA AANN XAAXX ΑА NNNN ΝN ΒY 00 9M 16YER51 GC 0003



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Anhang 3

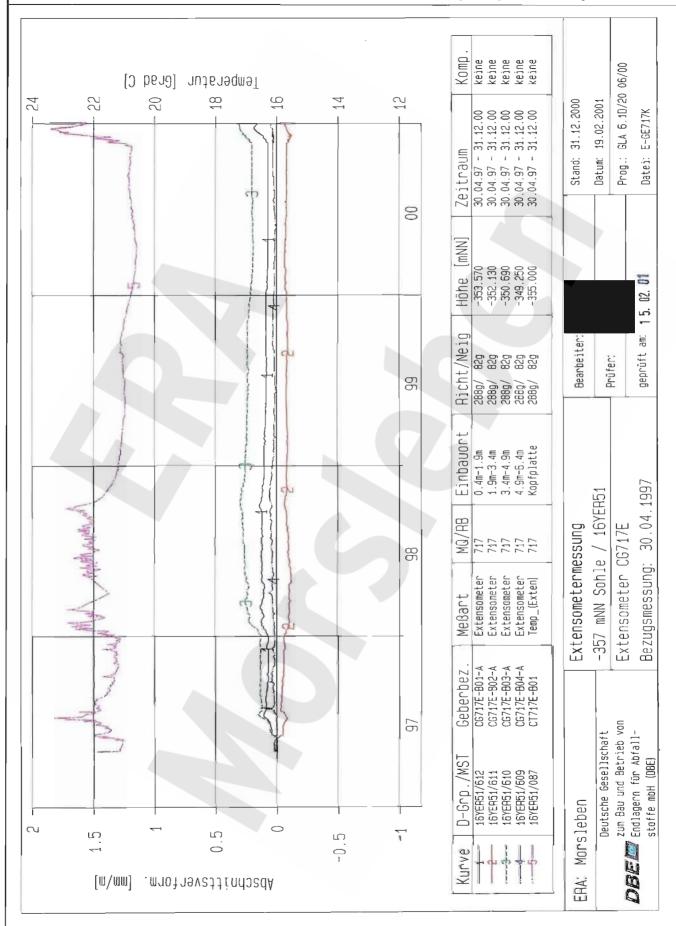


PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe Líd. Nr. NNAAANN NNNNNNNNN ииииии XAAXX NN NAAN AANN ΑА NNNN AANNNA 9M 16YER51 GC BY 0003 00

DBE

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Anhang 3

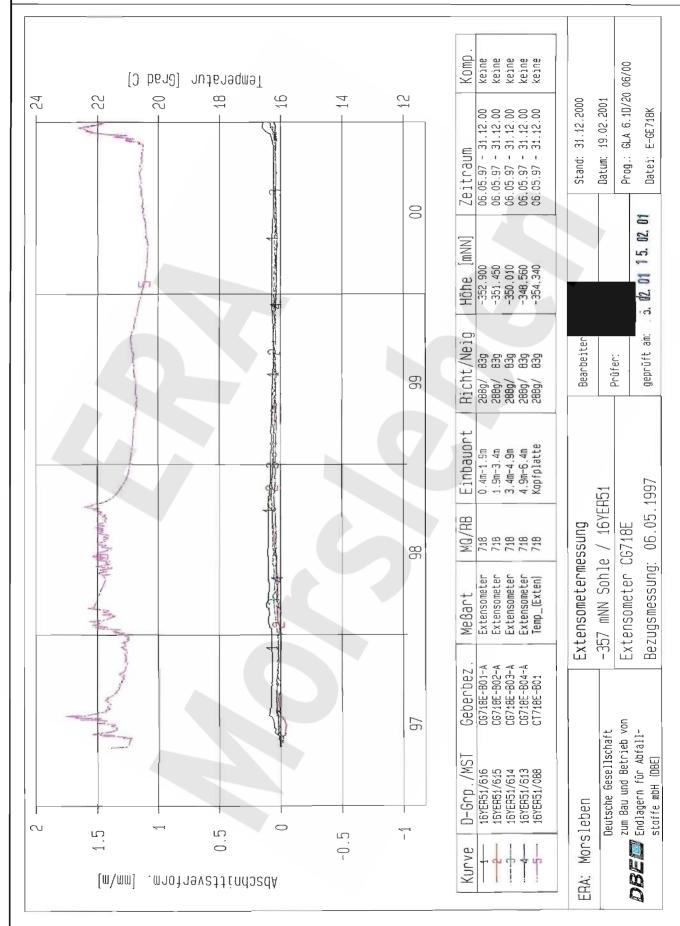


PSP-Etement Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe UA Lfd. Nr. AANNNA AANN NAAN иииииииии ииииии NNAAANN XAAXX ΑА NNNN NN 00 9M 16YER51 GC ВΥ 0003

DBES

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Anhang 3

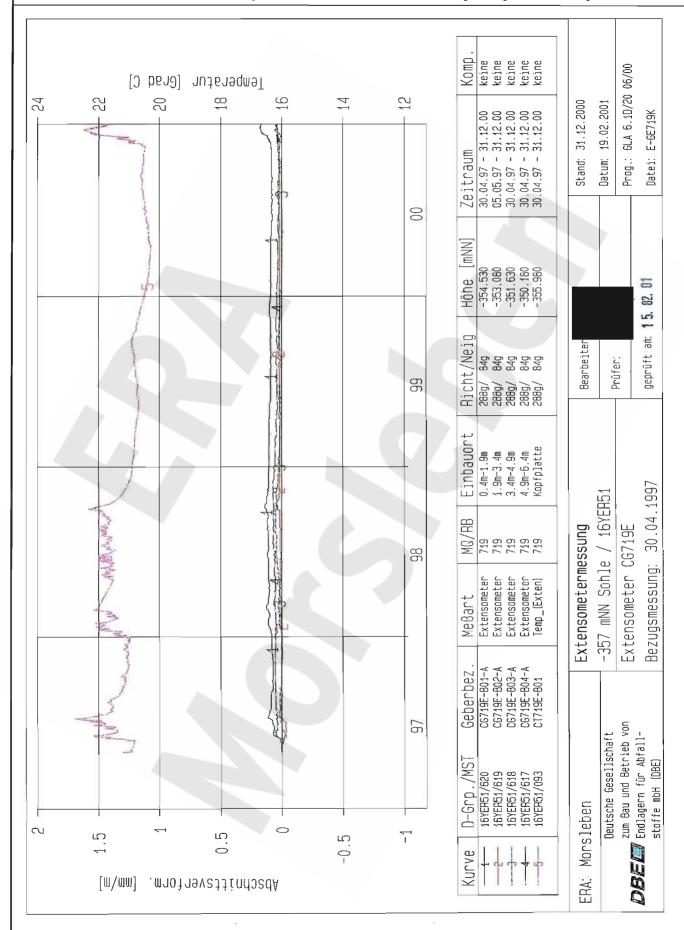


PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Lfd. Nr. Projekt Komponente Baugruppe Aufgabe UA Rev. NNNNNNNNN ииииии NNAAANN AANN XAAXX ΑА NNNN ΝN AANNNA 9M 16YER51 GC BY 0003 00

DBEG

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Anhang 3

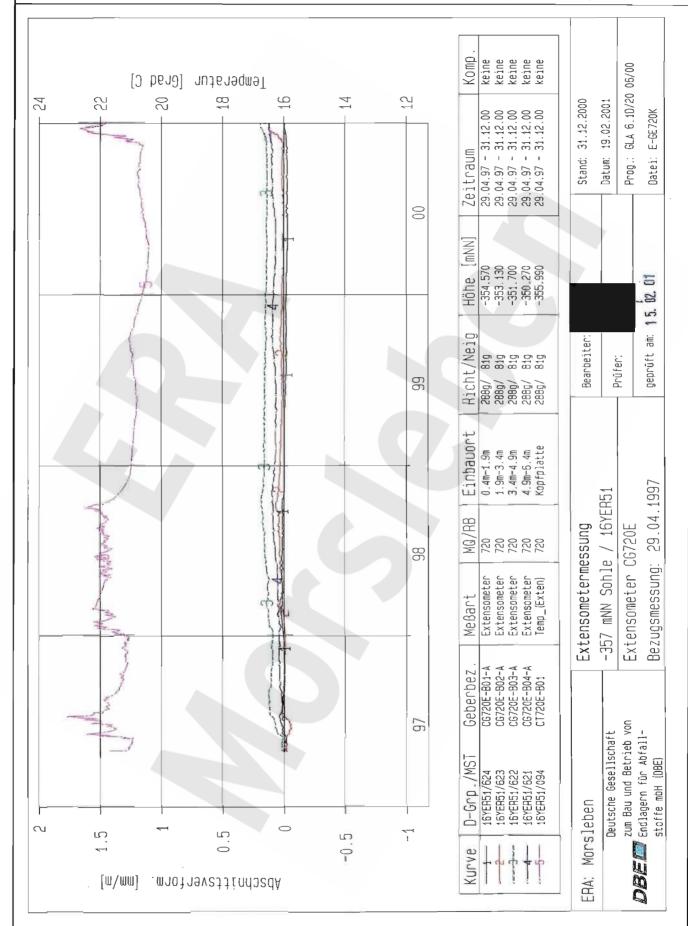


Projekt PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe UA Lld. Nr. NAAN иииииииии ииииии NNAAANN AANN XAAXX АА ииии ΝN AANNNA 9M 16YER51 GC ΒY 0003 00

DBES

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Anhang 3

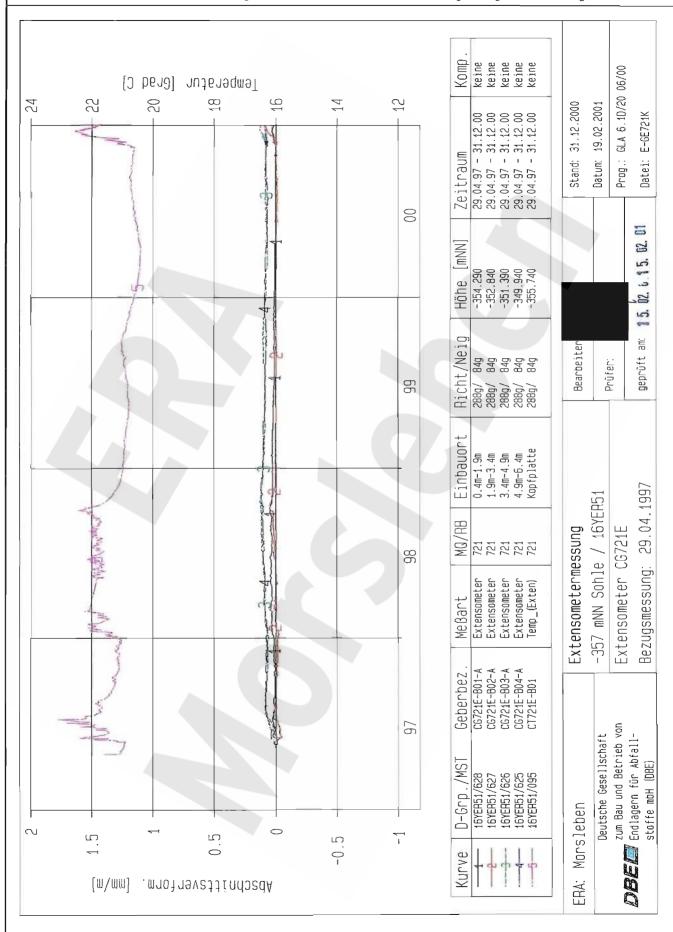


Komponente Baugruppe PSP-Element Funktion Lfd, Nr. Obi, Kenn. Aufgabe IJΑ Projekt Rev. NAAN NNNNNNNNN NNNNNNNNAAANN AANNNA AANN XAAXX ΑА ииии NN 9M 16YER51 GC BY 0003 00

DBES

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Anhang 3

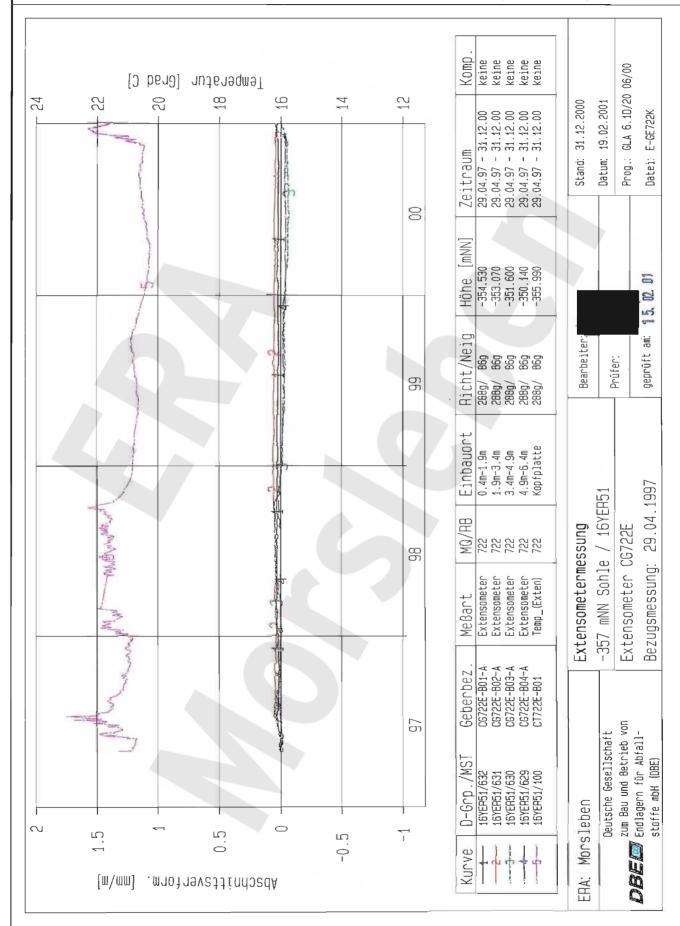


PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe Lfd. Nr. NΝ NAAN иииииииии ииииии NNAAANN AANNNA AANN XAAXXАА ииии 9M 16YER51 GC BY 0003 00



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Anhang 3

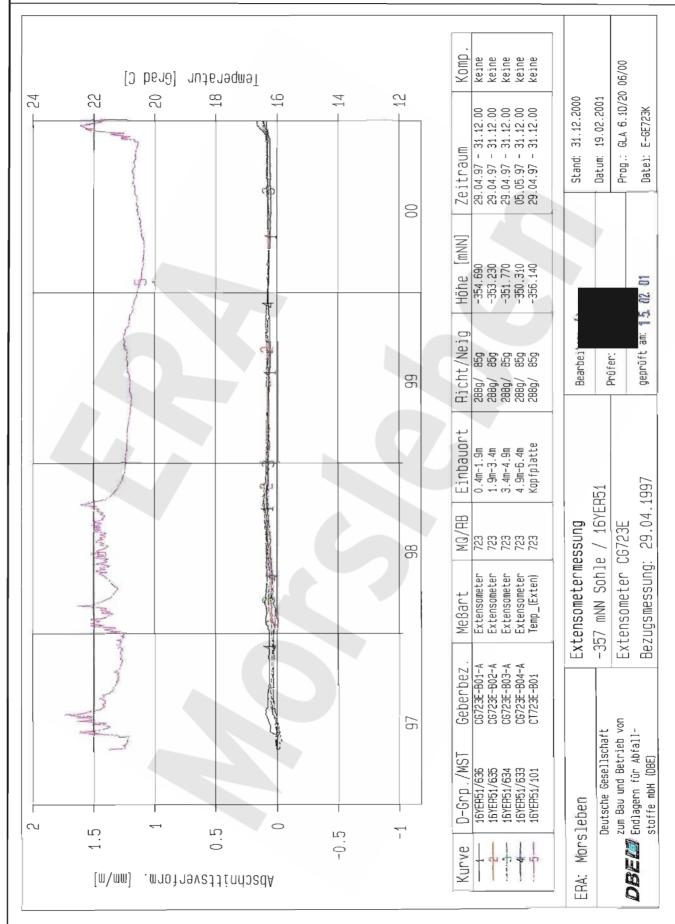


PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe Lfd. Nr. NAAN NNNNNNNNN ИИИИИИ NNAAANN ΑА NNNN NN AANN XAAXX AANNNA 9M 16YER51 GC ΒY 0003 00

DBED

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Anhang 3

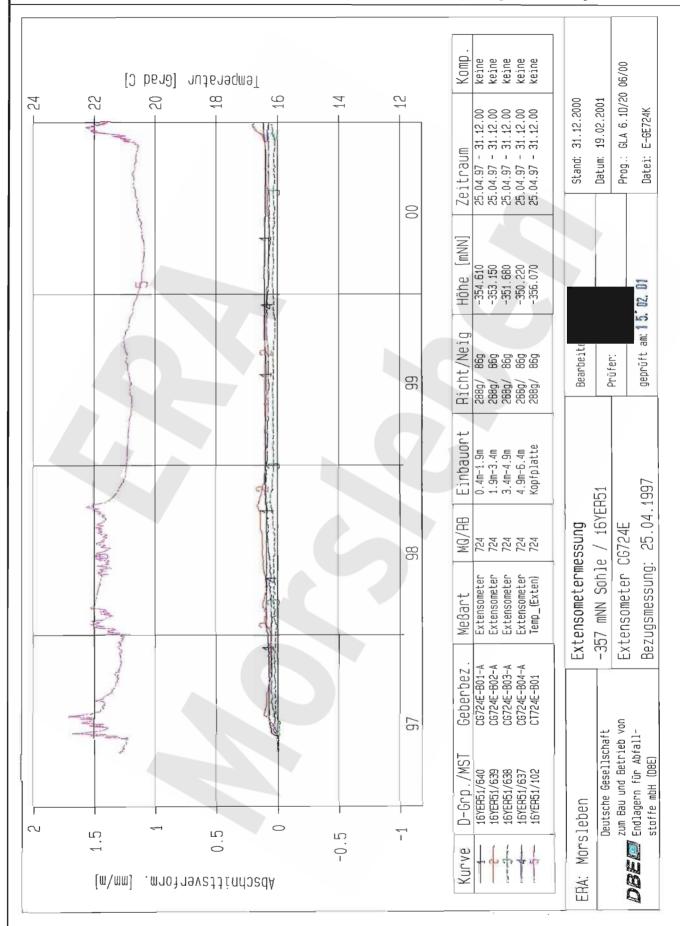


PSP-Element Obi. Kenn. Funklion Projekt Aufgabe UA Lfd. Nr. Komponente Baugruppe Rev. NAAN NNNNNNNNNNииииии NNAAANN AANN XAAXX ииии ΝN AANNNA 9M 16YER51 GC BY 0003 00

DREG

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Anhang 3

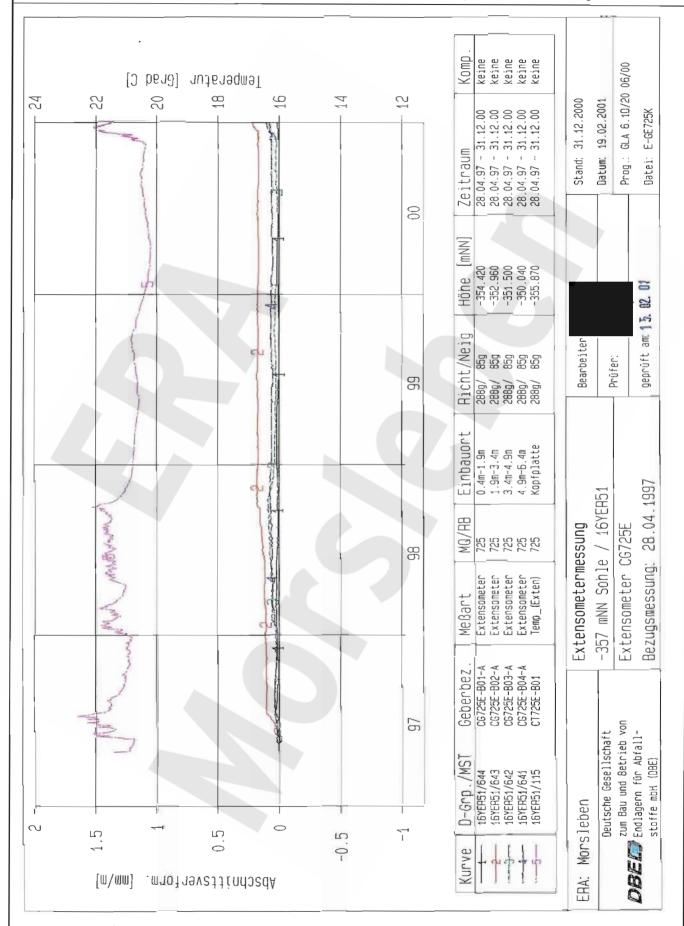


PSP-Element Projekt Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe Lfd. Nr. ииииииииии ииииии NNAAANN AANNNA AANN XAAXX ΑА ΝN NNNN 9M 16YER51 GC BY 0003 00

DBEG

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Anhang 3

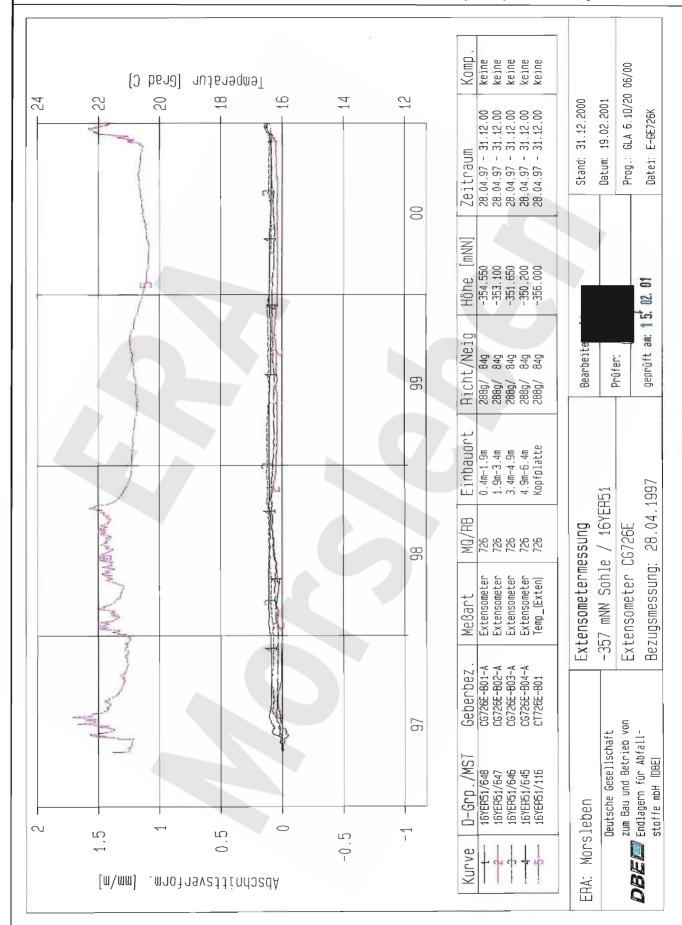


PSP-Element Obi. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Projekt Aulgabe UA Lfd. Nr. Rev. NAAN NNNNNNNNN ииииии NNAAANN ΑА ииии NN AANNNA 9M 16YER51 GC ΒY 0003 00

DBEI

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Anhang 3

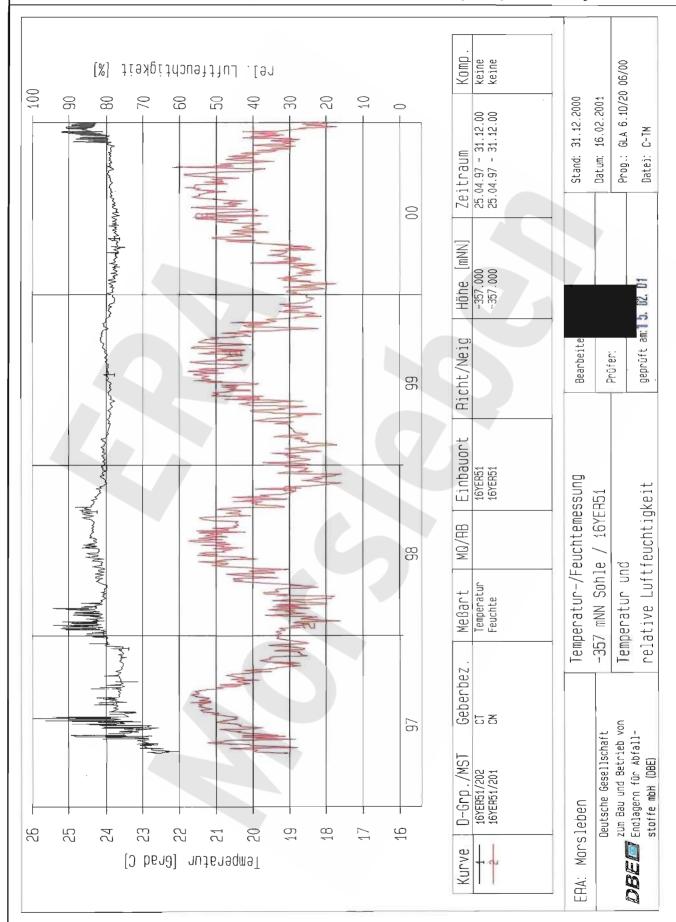


Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe Lld. Nr. NNNNNNNNN ииииии NNAAANN AANN XAAXX NNNN AANNNA ΝN 9M 16YER51 GC ΒY 0003 00

DBES

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Bereich Versatzaufbereitungsanlage

Anhang 4



	Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	*		UA	Lfd. Nr.	Rev.	
	9M	иииииииии	ииииии	16YEA	AANNNA	AANN	GC	A A BY	0004	и и 00	DBE = I
Geomechar	nische	Betriebsüber	uachung	2000 - 0	stfeld						Blatt 3
Inhaltsverze	oichnic										*=
IIIIIIaksveize	5101111118										
											Blatt
1 Einle	eitung										4
2 Mes	ssituat	ion und Mess	systeme								4
3 Mes	sergeb	onisse									5
4 Bew	ertung	1									8
<u>Anhänge</u>											
	17										
Annang 1:	Konve	rgenzmesser	gebnisse	!							9
Anhang 2:	Extens	ometermesse	ergebnis	se							11 .
Arihang 3:	Fissur	ometermesse	rgebniss	е							16
Anhang 4:	Geote	chnische Mes	seinricht	ungen							17
Gesamte Bl	attzah	l der Unterlag	e:								20

<u> </u>	Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.
	NAAN	NNNNNNNNN	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	ΑА	ииии	NN
	9M			16YEA			GC	ΒY	0004	00



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Ostfeld

Blatt 4

1 Einleitung

Im Endlager für radioaktive Abfälle Morsleben (ERAM) befinden sich im Ostfeld mittlerweile teilweise versetzte Abbaue, die 1957 beginnend im Steinsalz aufgefahren wurden. Zur Erschließung des Ostfeldes für die Einlagerung radioaktiver Abfälle sind im Abbau 1 (16YEA61 R002), Abbau 2 (16YEA61 R003) und Abbau 4 (16YEA62 R002) umfangreiche First- bzw. Stoßsicherungsarbeiten durchgeführt, sowie die Flachen 4a (16YEA63 R001) und Flachen 4b (16YEA64 R001) aufgefahren worden. Eine Einlagerung radioaktiver Abfälle erfolgte von 10/1997 bis 09/1998 im Abbau 2 (16YEA61 R003).

Im Rahmen des bergrechtlichen Genehmigungsverfahrens wurde zur Überwachung in der Einlagerungsphase zwischen dem Bergamt Staßfurt mit seinem Gutachter, dem BfS mit BGR und DBE eine messtechnische Überwachung abgestimmt und mit Schreiben der DBE V-B/Dr. W/Küs vom 15.07.1997 sowie Verfügung des Bergamtes vom 25.07.1997 (Az: 34560-4841-04-M5496) festgelegt. Die Überwachung der Schwebe zwischen Abbau 17YEA61 R002 (-372 mNN Sohle, Abbau 3) und Abbau 13YEA61 R003 (-305 mNN Sohle, Abbau 3) wurde im Jour fixe mit der Bergbehörde am 02.10.1997 vereinbart.

Dieser dritte, jährlich zu erstellende Bericht folgt der Festlegung zwischen dem Bergamt Staßfurt mit seinem Gutachter, dem BfS und der DBE vom 05.06.98.

2 Messsituation und Messsysteme

Die Abbaue entstanden zwischen 1957 und dem Beginn der 60er Jahre. In den folgenden Jahren wurde der südliche Teil des Abbaus 1 teilweise mit Steinsalz-Trockenversatz verfüllt. 1997 erfolgten in den Abbauen First- bzw. Stoßsicherungsarbeiten, die Auffahrung des Flachen 4a und 4b sowie die Erweiterung des Durchhiebs zwischen 16YEA61 R002 (Abbau 1) und 16YEA62 R002 (Abbau 4). Das anfallende Haufwerk wurde bis Mitte 1997 im Abbau 4 bis zum Niveau -346 mNN eingebracht und planiert. Anschließend wurde im Abbau 1 aus einem Teil des Trockenversatzes ein Planum bei -354 mNN hergestellt.

Radioaktive Abfälle wurden von 10/1997 bis 09/1998 ausschließlich im südlich vom Abbau 1 gelegenen Abbau 2 in 2 Stapelebenen und teilweise einer 3. Ebene bis ca. -345 mNN eingelagert. In den unteren beiden Stapelebenen sind die Zwischenräume bereits mit Steinsalz-Trockenversatz restverfüllt.

Im Jahre 1998 kam es durch die Bewetterung im Bereich der Abbaue 1 und 4 zu einer Abkühlung um ca. 1°C. In den Jahren 1999 und 2000 blieb die Temperatur fast konstant bei 21°C.

Zur Überwachung der Abbaue 1 und 4 sind im Oktober 1997 horizontal vier Dreifachextensometer und ein Zweifachextensometer installiert worden. Mit den Extensometern werden die Auflockerungen der Kontur der Abbaue 1 und 4 sowie des Pfeilers dazwischen erfasst. Die Lage der Extensometer ist in Anhang 4 dargestellt. In Tabelle 1 sind die technischen Angaben zu den Extensometern zusammengestellt.

Kennze	eichnung	Anker- punkte	Temperatur Sensoren	Messobjekt	Neigung	Richtung	Messwert- erfassung	Distanzüber- tragung
Ort	Nummer	Teufe [m]	Teufe [m]		[gon]	[gon]		
16YEA62	CG749E	1,9/4,9/6,4	0,4 / 6,4	Pfeiler	0	290	Wegaufnehmer	Glasfibergestänge
16YEA62	CG750E	1,9/2,3/3,8	-	Pfeiler	0	291	Wegaufnehmer	Glasfibergestänge
16YEA62	CG751E	1,7/3,0	-	Pfeiler	0	286	Wegaufnehmer	Glasfibergestänge
16YEA64	CG752E	1,9/8,4/9,9	0,4 / 1,9	Pfeiler	0	79	Wegaufnehmer	Glasfibergestänge
16YEA62	CG753E	1,9/6,0/20,4	0,4 / 20,4	Stoß	0	92	Wegaufnehmer	Glasfibergestänge

Tabelle 1: Merkmale der Extensometer

 Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.
NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	АА	ииии	NN
9M			16YEA			GC	BY	0004	00

DBEM

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Ostfeld

Blatt 5

- Die Extensometer CG749E, CG750E und CG751E messen die horizontale Querdehnung des Pfeilers zwischen Abbau 1 und 4. Der Pfeiler ist im Bereich der Extensometer unterschiedlich mächtig: CG749E = 7 m, CG750E = 4 m und CG751E = ca. 3,5 m. Zwischen dem Extensometer CG750E und CG751E ist der Pfeiler mit einem gewölbeförmigen Durchhieb (ca. 14 m breit und 10 m hoch; 110 m²) durchörtert.
- Zur Überwachung des Pfeilers zwischen Abbau 1 und Flachen 4b (16YEA64 R001) ist in westlicher Verlängerung des Extensometers CG750E, aber tiefer gelegen das Extensometer CG752E installiert. Die Pfeilerbreite beträgt hier ca. 10 m. Parallel zum Extensometer verläuft ein Durchhieb im Pfeiler ca. 2 m bis 3 m entfernt. Im März 1999 wurde zwischen dem Extensometerkopf CG752E und dem westlichen Stoß des Flachen 4b die Konvergenzstrecke CG752K eingerichtet.
- In Verlängerung des Extensometers CG750E ist im östlichen Stoß des Abbaus 4 das Extensometer CG753E im unverritzten Gebirge eingebaut. Über dem Extensometer verläuft orthogonal dazu das Flachen 4a (16YEA63 R001) in einem minimalen Abstand von ca. 4 m.

Angesichts der unsymmetrischen Belastung des Pfeilers zwischen den Abbauen 1 und 4 durch den Versatz im Abbau 4 wurde zwischen den Extensometern CG750E und CG753E die Konvergenzstrecke CG750K installiert (siehe Anhang 4), um ein mögliches Ausknicken des Pfeilers als horizontale Verschiebung zu erfassen.

Alle konturnahen Verankerungen, Extensometerköpfe und bei durchschlägigen Extensometern die tiefsten Ankerpunkte wurden in ca. 0,4 m Bohrlochtiefe gesetzt. Die Messunsicherheit beträgt bei den Abschnittsverschiebungen der Extensometer ±0,1 mm und bei den Konvergenzen ±1 mm.

Zur Überwachung der Firste des Abbaus 17YEA61 R002 (Abbau 3) wurden Ende 1997 auf der Sohle des darüberliegenden Abbaus 3 (13YEA61R002) der -305 mNN Sohle Kontrollstreifen aus Magnesiabeton aufgebracht. Der Anfangszustand wurde in einer Fotodokumentation festgehalten. Mindestens halbjährlich wird die Sohle visuell überprüft (siehe Blatt 20).

Im zwischen Flachen 4 und dem Abbau 2 gelegenen Durchhieb 4 wurden zur Überwachung einer konturnahen Rissfläche drei Gipsmarken gesetzt. Diese zeigten bei einer Kontrollbefahrung in 09/99 Risse bis 1 mm. Neben den gerissenen Gipsmarken wurden dann drei neue Gipsmarken gesetzt, die sich in einem unversehrten Zustand befinden. In 12/99 erfolgte die Installation des Fissurometers CG188F im Durchhieb D4 (17YEA63 R007) vom Flachen 4 (17YEA63 R001) zum Abbau 2 (16YEA61 R003) zur Überwachung der konturnahen Rissfläche (Bild 1). Die Messunsicherheit der Relativverschiebung beträgt ca. ±0,14 mm.

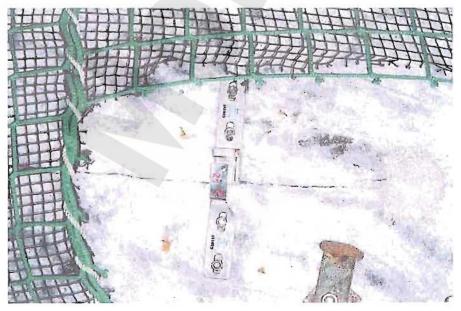


Bild 1: Rissfläche mit Fissurometer (CG188F), Firste Durchhieb 4

 Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lfd, Nr.	Rev.	Ī
NAAN	ииииииииии	иииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	АА	ииии	NN	l
9M			16YEA			GC	BY	0004	00	

DBELL

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Ostfeld

Blatt 6

3 Messergebnisse

Nach Abschluss der Firstsicherungsmaßnahmen Ende 1997 wurden durch die Extensometer keine wesentlichen Verformungen und Pfeilerverschiebungen festgestellt. Der zeitliche Verlauf der abschnittsweisen Verformungen ist in den Plots auf den Seiten 9 bis 10 (Anhang 1) dargestellt. In Tabelle 2 sind Verschiebung, Verformung sowie die Verschiebungs- und Verformungsgeschwindigkeit der Messabschnitte für den gesamten Messzeitraum sowie für 2000 angegeben.

Die Ende 1997 festgestellten erhöhten Verformungsraten am Extensometer CG751E sind vermutlich auf lokale Auflockerungen zurückzuführen, die durch bergmännische Arbeiten - wie Nachreißen der Firste und Erweiterung des Durchhiebes im Pfeiler - während dieses Zeitraumes initiiert wurden. Ansonsten sind keine signifikanten Auflockerungen und Pfeilerquerdehnungen zu konstatieren. Jedoch besteht bei den festgestellten geringfügigen Abschnittsverschiebungen eine Korrelation zur Temperatur. Die Abkühlung vom 2. Quartal 98 bis zum 2. Quartal 99 um ca. 1°C bewirkte in den Messabschnitten überwiegend einen geringfügigen Stauchungstrend der bis Anfang 1999 anhielt. Ab Ende 1999 bis 12/00 waren überwiegend geringfügige Dehnungen festzustellen. Diese waren in den Konturbereichen des Pfeilers zwischen Abbau 1 und 4 mit Verformungsraten von maximal 0,06 mm/(m a) am deutlichsten (CG750E und CG751E).

		Gesamt	er Messzeitra	um 10/97 bis 11/	00 (3,1a)	20	000
Ort Nummer	Messabschnitt von / bis	Abschnit Verschiebung			indigkeit Verformung	Geschw Verschiebung	indigkeit Verformung
	[m]	[mm]	[mm/m)	[mm/a]	[mm/(m·a)]	[mm/a]	[mm/(m·a)]
	0,4 - 6,4	0,20	0,03	0,06	0,011	0,08	0,014
16YEA62	0,4 - 1,9	0,06	0,04	0,02	0,013	0,07	0,048
CG749E	1,9 - 4,9	0,00	0,00	0,00	0,000	0,00	0,000
	4,9 - 6,4	0,14	0,09	0,05	0,030	0,01	0,007
	0,4 - 3,8	0,02	0,01	0,01	0,002	0,08	0,024
16YEA62	0,4 - 1,9	0,16	0,11	0,05	0,034	0,08	0,055
CG750E	1,9 - 2,3	-0,16	-0,40	-0,05	-0,129	-0,01	-0,026
	2,3 - 3,8	0,02	0,01	0,01	0,004	0,01	0,007
	0,4 - 3,0	0,71	0,27	0,23	0,088	0,11	0,043
16YEA62	0,4 - 1,7	0,13	0,10	0,04	0,032	0,03	0,024
CG751E	1,7 - 3,0	0,58	0,45	0,19	0,144	0,08	0,063
	0,4 - 9,9	-0,19	-0,02	-0,06	-0,006	0,06	0,006
16YEA64	0,4 - 1,9	0,01	0,01	0,00	0,002	0,04	0,027
CG752E	1,9 - 8,4	-0,30	-0,05	-0,10	-0,015	0,00	0,000
	8,4 - 9,9	0,10	0,07	0,03	0,022	0,02	0,014
	0,4 - 20,4	-0,32	-0,02	-0,10	-0,005	0,03	0,002
16YEA62	0,4 - 1,9	-0,11	-0,07	-0,04	-0,024	0,07	0,048
CG753E	1,9 - 6,0	-0,01	0,00	0,00	-0,001	-0,03	-0,008
	6,0 - 20,4	-0,20	-0,01	-0,06	-0,004	-0,01	-0,001

Betrag der Verformungsrate < 0,01 mm/(m-a)

Tabelle 2: Abschnittsweise Verschiebungen und Verformungen der Extensometermessstrecken

Die Ergebnisse der Konvergenzmessstrecken CG750K und CG752K sind auf Blatt 11 und 12 (Anhang 2) graphisch dargestellt. Sie liegen im Bereich der Messunsicherheit von ±0,5 mm und sind somit nicht signifikant.

Eine Verknüpfung der Extensometer- und Konvergenzmessungen - wie in Diagramm 1 dargestellt - ergibt die Gesamtverschiebung des Pfeilerkerns gegenüber dem in 20 m Tiefe im Oststoß des Abbau 4 vermarkten Bezugspunktes. Bis 04/99 war eine Gesamtverschiebung des Pfeilerkerns um ca. 0,8 mm nach Osten zu beobachten. Nach diesem Zeitpunkt hat sich die Verschiebungsrichtung gegenüber dem Bezugspunkt nach Westen umgekehrt. Inzwischen beträgt die Gesamtverschiebung des Pfeilerkerns 0,2 mm nach Westen. Die festgestellten Verschiebungen lagen im gesamten Messzeitraum innerhalb der Messunsichheit von ca. ±1 mm.

· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.
	NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	АА	ииии	7
	9M			16YEA			GC	BY	0004	00



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Ostfeld

Blatt 7

Die Messwerte des Fissurometers CG188F sind graphisch auf Blatt 16 (Anhang 3) dargestellt. Sie liegen ebenfalls im Bereich der Messunsicherheit von $\pm 0,14$ mm und sind nicht signifikant. Auf eine weitere Auswertung wurde daher verzichtet.

Die Wettertemperatur und -feuchtigkeit schwankten in 2000 jahreszeitlich bedingt zwischen 20,9°C und 21,6°C sowie 32% und 64%.

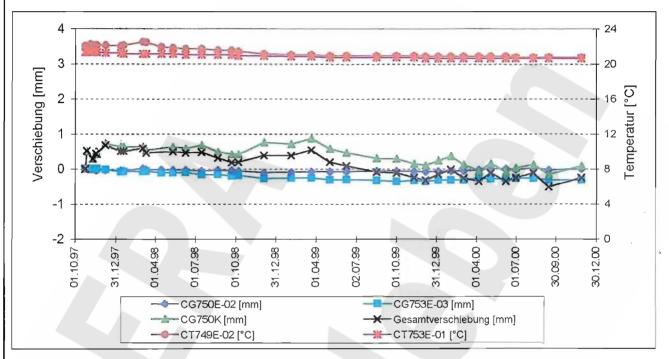


Diagramm 1: Gesamtverschiebung des Pfeilers zwischen Abbau 1 und 4 bezogen auf den bohrlochtiefsten Ankerpunkt des Extensometers CG753E

Bei der Befahrung am 10.01.01 zur Inspektion der Schwebe (siehe Bild 2 und Blatt 20) zwischen den Abbauen 3 der Sohlen -305 mNN und -372 mNN (13YEA61R002 und 17YEA61R002) wurden im mittleren Bereich des Abbaus 3 (13YEA61R002) Ablösungen bzw. Abplatzungen der auf der Sohle aufgebrachten Magnesiabetonstreifen festgestellt. Diese wurden markiert und fotografiert. Im Salz wurden keine Risse oder Ablösungen festgestellt.

 Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.	ſ
NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	АА	ииии	ИИ	
9M			16YEA			GC	BY	0004	00	



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Ostfeld

Blatt 8

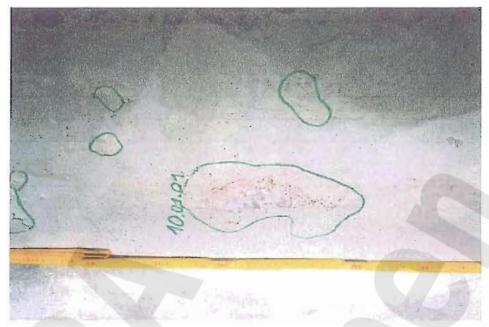


Bild 2: Magnesiabetonstreifen auf der Sohle des Abbaus 3 (13YEA61 R002)

4 Bewertung

Außer kurzen Effekten zum Zeitpunkt der Vergrößerung des Durchhiebs zwischen den Abbauen 1 (16YEA61 R002) und 4 (16YEA61 R003) Ende 1997 sind nur schwache Verformungstrends erkennbar, die zudem teilweise mit den Temperaturentwicklungen korrelierten. Im Jahre 2000 traten bei etwa konstanten Temperaturen überwiegend geringfügige Dehnungen der Konturbereiche auf.

Die Rissüberwachung im Durchhieb zum Abbau 2 zeigte im Berichtszeitraum keine wesentlichen Veränderungen.

Die auf der Sohle des Abbaus 3 (13YEA61R002) etwa in der Abbaumitte festgestellten Ablösungen bzw. Abplatzungen der aufgebrachten Magnesiabetonstreifen sind als geringfügige Stauchungen der 6 m bis 7 m mächtigen Steinsalzschwebe zu werten. Die Integrität der Schwebe wurde jedoch vorsorglich durch Radarmessungen untersucht. Hierbei wurden lediglich im Bereich der Firste des unteren Abbaus einzelne Reflektionsflächen festgestellt, die als konturnahe Auflockerungen zu werten sind. Im Kern der Schwebe sind keine Schädigungsflächen festgestellt worden.

Die Mess- und Beobachtungsergebnisse weisen insgesamt ein stabiles, verformungsarmes Tragsystem aus und geben keinen Anlass zu einer Besorgnis.

Reomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Ostfeld Anhang 1 Blatt 9 Konvergenz-Geschwindigkeit in mm/a Stand: 12.01.01.01 Richtung 1-3.02.2001 1.5.02.2011 1.5.02.	Reomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Ostfeld Anhang 1 Blatt 9 Konvergenz-Geschwindigkeit in mm/a Stand: 12.01.01.01 Richtung 1-3.02.2001 1.5.02.2011 1.5.02.	Blatt 3 Secure Bartensieben Figure 100 Secure Britische Poditier von RB750(West) und RB753(Os) (0,5 m Teufe) Form melbolzen auf den Extensometerkopfplatten von RB750(West) und RB753(Os) (0,5 m Teufe) Form melbolzen auf den Extensometerkopfplatten von RB750(West) und RB753(Os) (0,5 m Teufe) Secure 200 Secure 20		Projekt N A A N	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion NNAAANN	Komponente A A N N N A	Baugruppe A A N N	XAAXX	Α Α	NNNN	Rev. N N	TVE	
W Konvergenz-Geschwing 1-3: W - E Fix1 Stand: 15.02.2001 11.21.41	W Konvergenz-Geschwing 1-3: W - E Fix1 Stand: 15.02.2001 11.21.41	servejekt. Ostfeld. Solde Bartensieben A. 4. Berichschraum bis: 31,12,00 Siend: 16,022001112141 Servejekt. Ostfeld. Servejekt. Ostfe	eomechar	9M	Retriehsühen	wachuno	16YEA	tfeld		GC	lB,		00 or 1	11,24	
W Konvergeuz-Geschwindigkeit in mm/a Richtung 1-3: W - E Stand: 15.02.200111.21:	W Konvergeuz-Geschwindigkeit in mm/a Richtung 1-3: W - E Stand: 15.02.200111.21:	seProjekt: Ostfeld Sohle Bartensleben Auffahrung: Nullnessung: 27,11,200 Stand: 15,0220011121: Berchtszelteaun bis: 31,12,00 Stand: 15,0220011121:	icomodiai	1100110	<u> </u>		, 2000	Stroid				7 11 1 1 1 1	9 1		
Richtung Richtung Stand:	Richtung Richtung Stand:	sshojekt: Ostfeld Schojekt: Ost	٠	L F K		w indigkeit ir		0				753/3 Ext			.02.2001 11:21:41
terkopfplatten von RB750(West) und RB753(Ost) (0,5 m Teuf Anz.Mess Auffahrung: 38 Nutlmessung: 27.11.2000 Berichtszeitraum bis: 31.12.00	Ostfeld artensleben Profil in m² Anz.Mess Nullimessung: 24.10.1997 letzte Messung: 27.11.2000 Berichtszeitraum bis: 31.12.00	serungen MessProjekt: Ostfeld 346mNN, 4a Sohle Bartensleben Ostfeld/Abbau 4 Costfeld/Abbau 4 Universalmeßboizen auf den Extensometerkopfplatten von RB750(West) und RB753(Ost) (0,5 m Teur Funktion Komponente Profit im Anz.Mess Universalmeßboizen 38 Nullmessung: 24.10.1997 16YFA62 CG750K Berichtszeitraum bis: 31.12.00 Berichtszeitraum bis: 31.12.00	2		110	0		01	.01.01		2	750/1 Ex1.	(a)	Richtung 1-	
terkopfplatten von F Anz.Mess Au 38 Nu	Ostfeld artensleben Uf den Extensometerkopfplatten von F Profil in m² Anz.Mess Au Brofil in m² Be	MessProjekt: Ostfeld 4, 4a Sohle Bartensleben 4, 4a Sohle Bartensleben 4, 6a Sohle Bartensleben 4, 6a Sohle Bartensleben 4, 5a Sohle Bartensleben 4, 5a Sohle Bartensleben 4, 5a Sohle Bartensleben 5, 66 66 67 68 68 69 60 60 60 60 60 60 60 60 60						-01	.01.00				KB/ 5U(West) und KB/ 53(Ust) (U,5 m Teut	irarig. essung: Messung:	
	Ostfeld artensleben uf den Extensomel Profil in m²	MessProjekt: Ostfeld 4, 4a Sohle Bartensleben wbbau 4 Imeßbolzen auf den Extensomet Komponente Romponente						-01	.01.99			:	rerkoptplatten von F	38 38	Be

ᆗ 01.01.97 မှ

6 Konvergenz In mm Konvergenzmessungen MessProjekt: Ostfeld Streckenauswertung

ш Ш

Geologie: Vermarkung:

Sohle:

1662750

MQ-Nr.

Programm: KONVER

am: 06.02.2001

DatenFreigabe bis: 29,01,2001 02:00

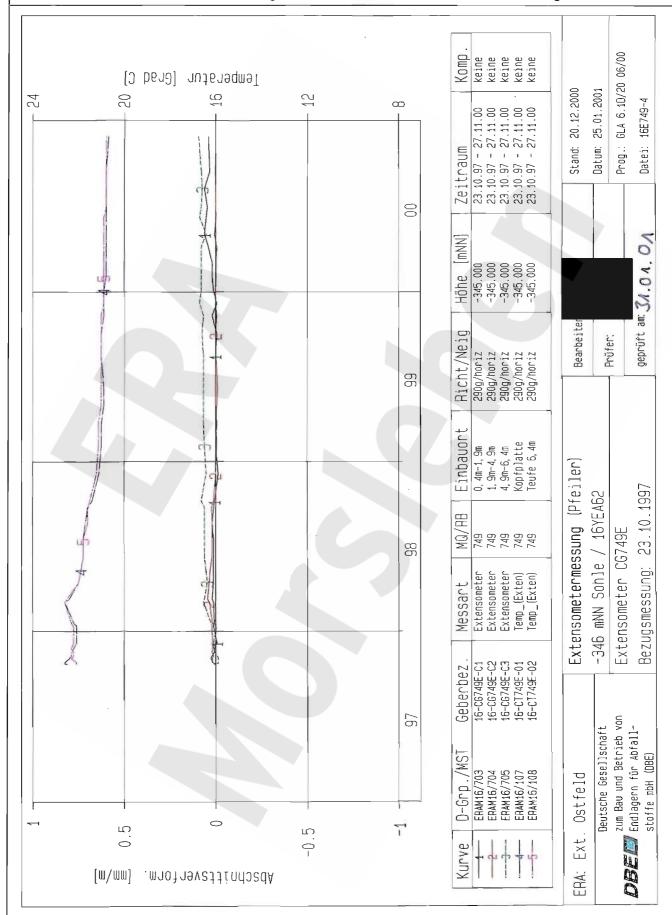
	Projekt N A A N	PSP-Element	Obj. Kenn. N N N N N N	Funktion NNAAANN	Komponente AANNNA	Baugruppe A A N N	Aufga X A A		A LId. Nr. A NNNN	Rev.		BE	77
	9M			16YEA			GC	; B	Y 0004	oc	<u>' </u>	_	
eomechan	ische	Betriebsüber	wachung 	2000 - Os	stfeld ————				Anha	ng	1	Blatt	1 C
1-1-3	<u></u> -								E 752/3		П.	1	15.02.2001 11:22:10
20	115	onvergenz-Gesch		n mmra	0.	1.01.01			1		Richting 1-3:	n	Stand: 15.02.
					-0.	1.01.00				westl. Stoß: Spreizhülsenanker (Länge 0,8 m), östl. Stoß: Extensometerkopf mit UMB (0,5 m Teufe)	Auffahrung: 22.03.1999 Nullmessung: 27.11.2000	rtszeitraum bis:	
						1.01.99		Ostfeld	sartensleb	enanker (Länge 0,8 m), östl. St	Profil in m² Anz.Mess	I	
					0	1.01.98	eben	igen MessProjekt:	-352mNN, Flachen 4b Bartensleb Ostfeld Flachen 4b 23HA	I. Stoß: Spreizhülse	Funktion Komponente	29.01.2001 02:00 06.02.2001 durch:	1000 00 THE TOTAL
9	4	ww. ui zuə)		4	0	1.01.97	D B E Morsleben	Konvergenzmessungen Streckenauswertung	Sohle: -352m Ort: Ostfel Geologie: z3HA	ng:	MQ-Nr. Funktion 1664752 16YEA	DatenFreigabe bis: 29.01.2001 am: 06.02.2001	

-	Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.
	NAAN	ииииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	АА	ииии	NN
	9M			16YEA			GC	BY	0004	00



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Ostfeld

Anhang 2

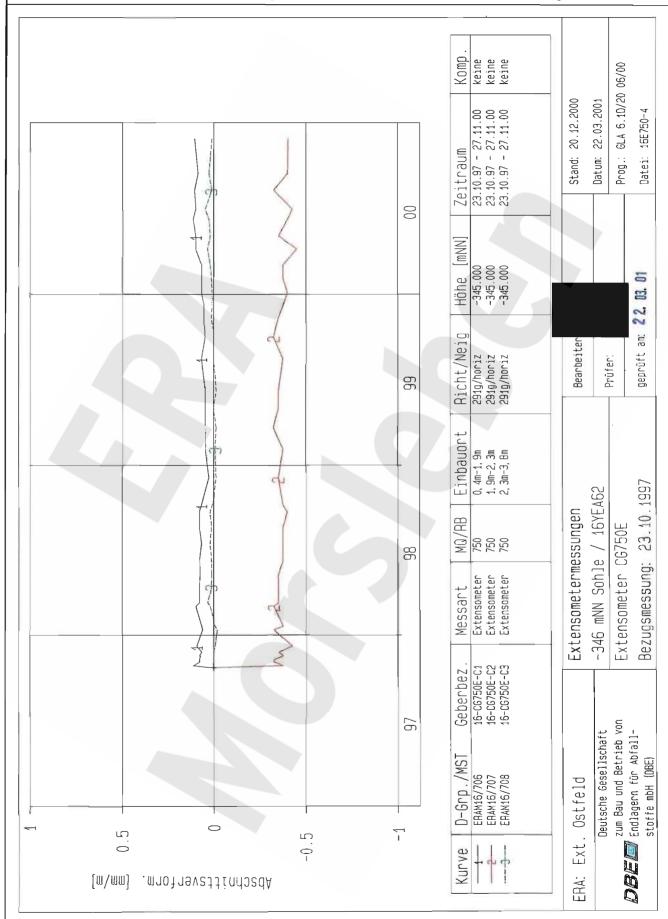


Projekt PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe UA Lfd. Nr. ииииии NNNN ΝN NAAN NNNNNNNNN NNAAANN AANNNA AANN XAAXX ΑА 9M 16YEA GC ΒY 0004 00

DBEI

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Ostfeld

Anhang 2

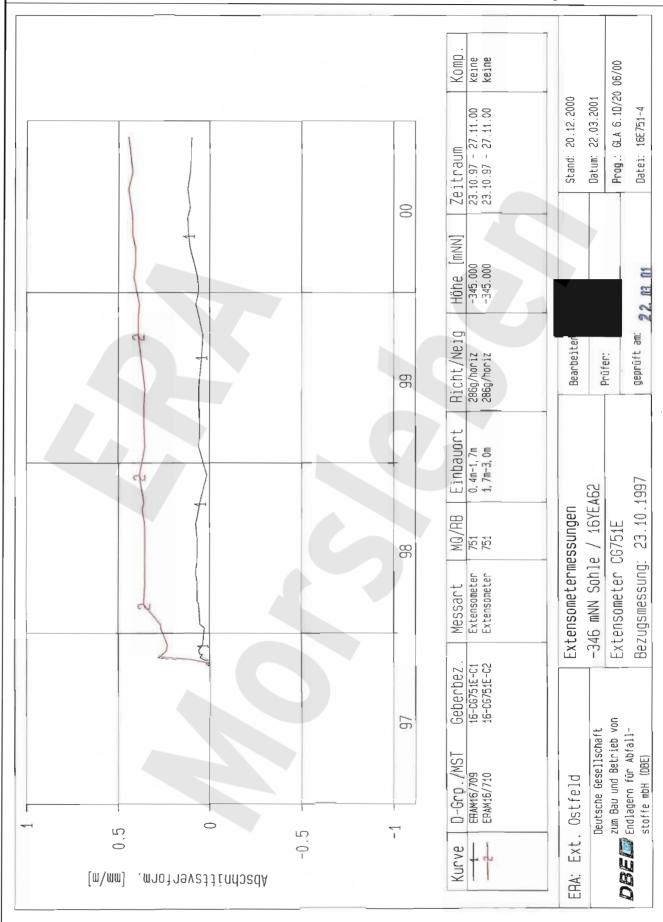


Projekt PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe Lld. Nr. NNNNNNNNN ииииии NNAAANN AANNNA AANN NAAN XAAXX ииии ИИ АА 9M BY 16YEA GC 0004 00

DBED

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Ostfeld

Anhang 3

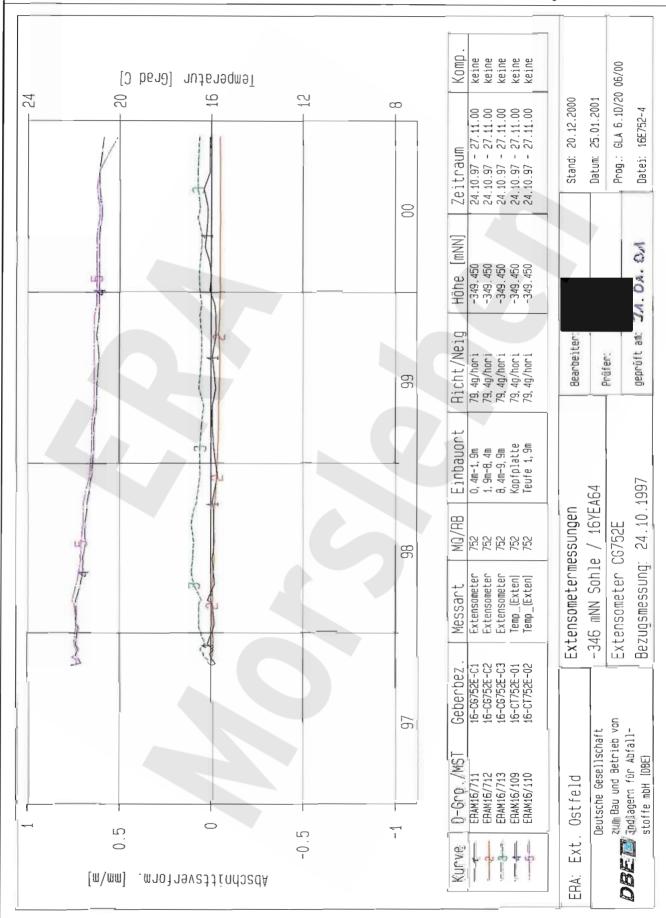


Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Líd. Nr.	Rev.
NAAN	иииииииии	222222	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	ΑА	ииии	ИИ
9M			16YEA			GC	BY	0004	00

DOED

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Ostfeld

Anhang 4

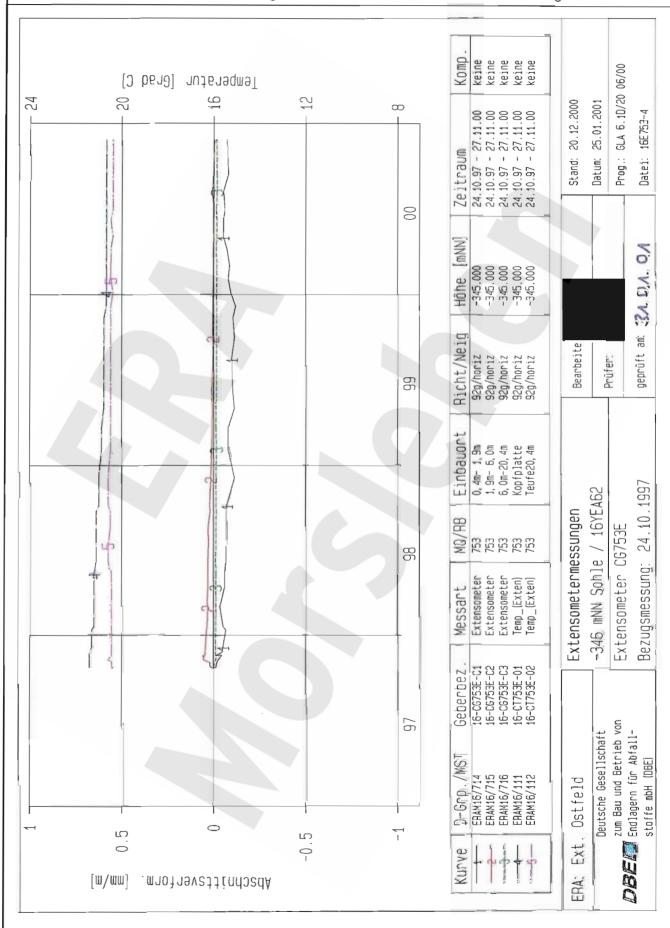


_										
Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.	Γ
NAAN	иииииииии	77777	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	ΑА	ииии	NN	1
9M			16YEA			GC	BY	0004	00	1

力相直向

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Ostfeld

Anhang 4

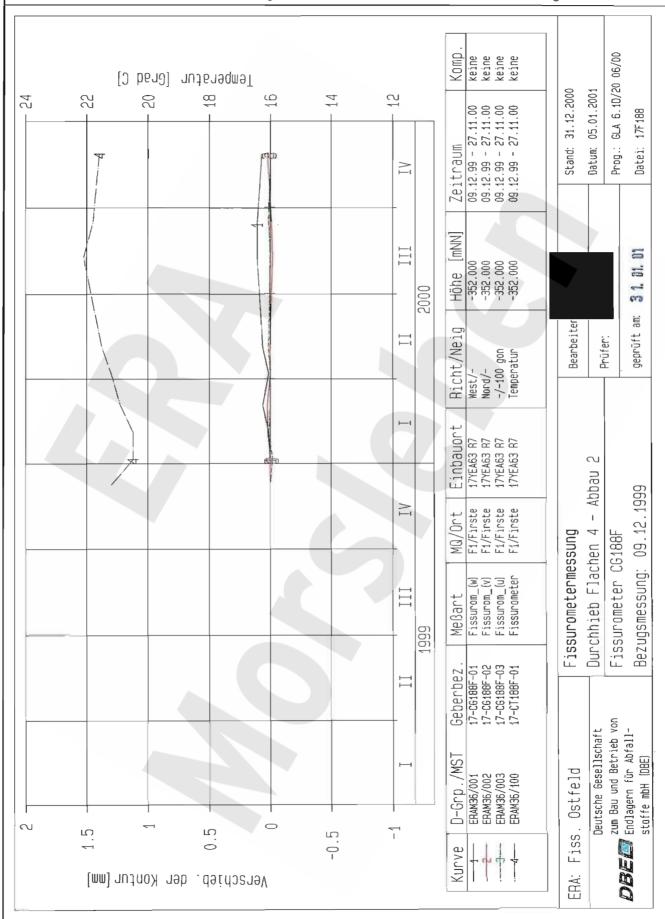


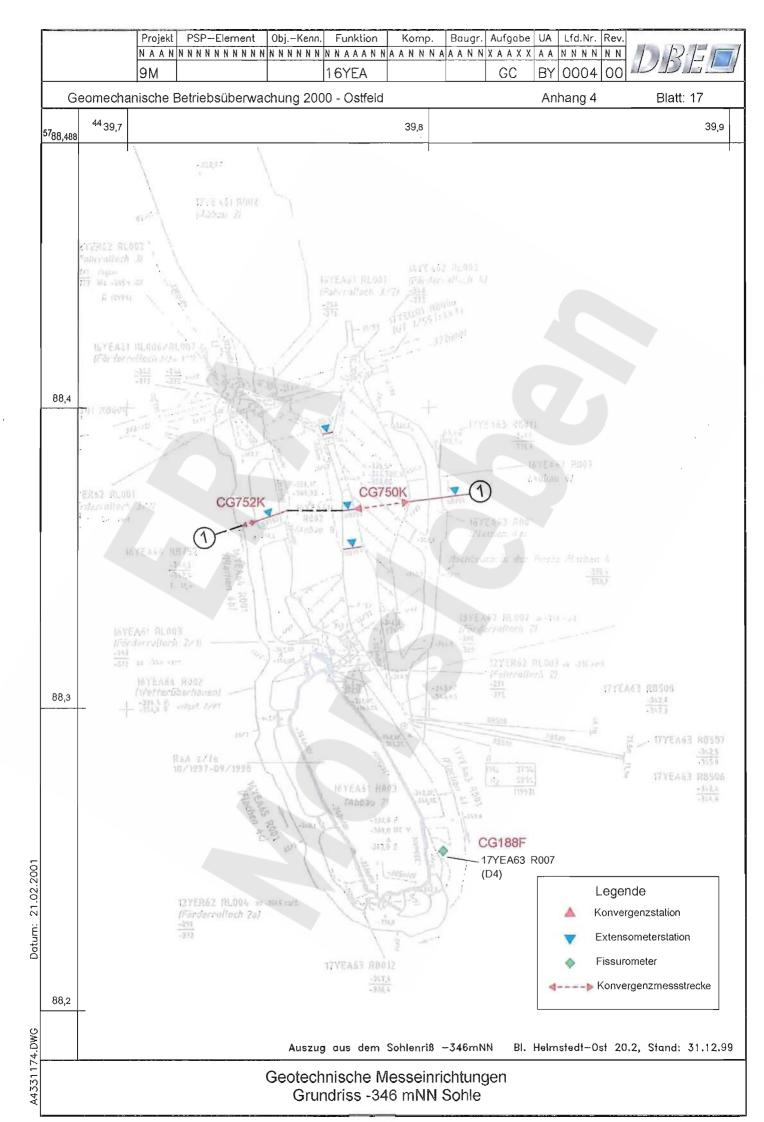
Projekt PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe Lfd. Nr. NNNNNN NAAN NNNNNNNNN NNAAANN AANNNA AANN XAAXX NNNN NN ΑА 9M 16YEA GC BY 0004 00

DBES

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Ostfeld

Anhang 3

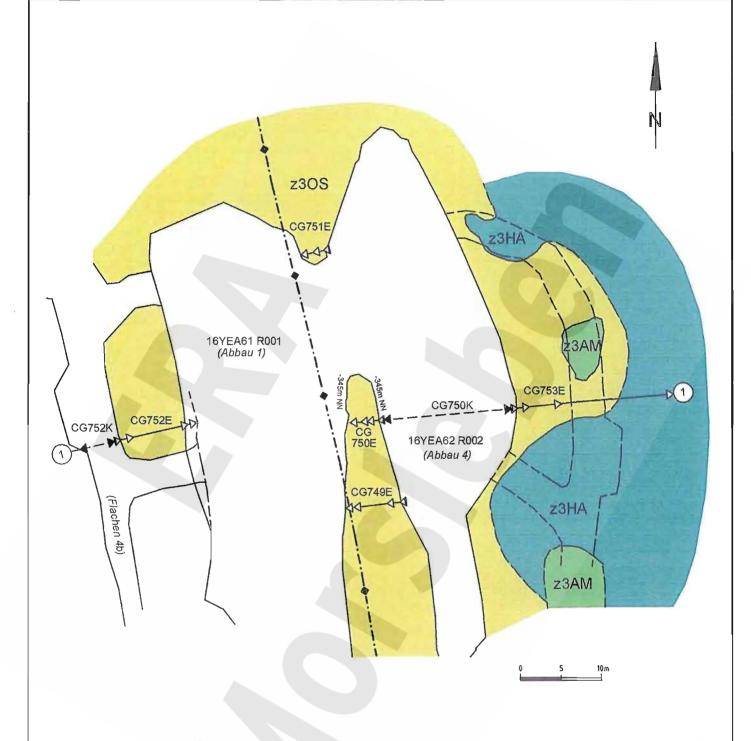




Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Ostfeld

Anhang 4

Blatt: 18

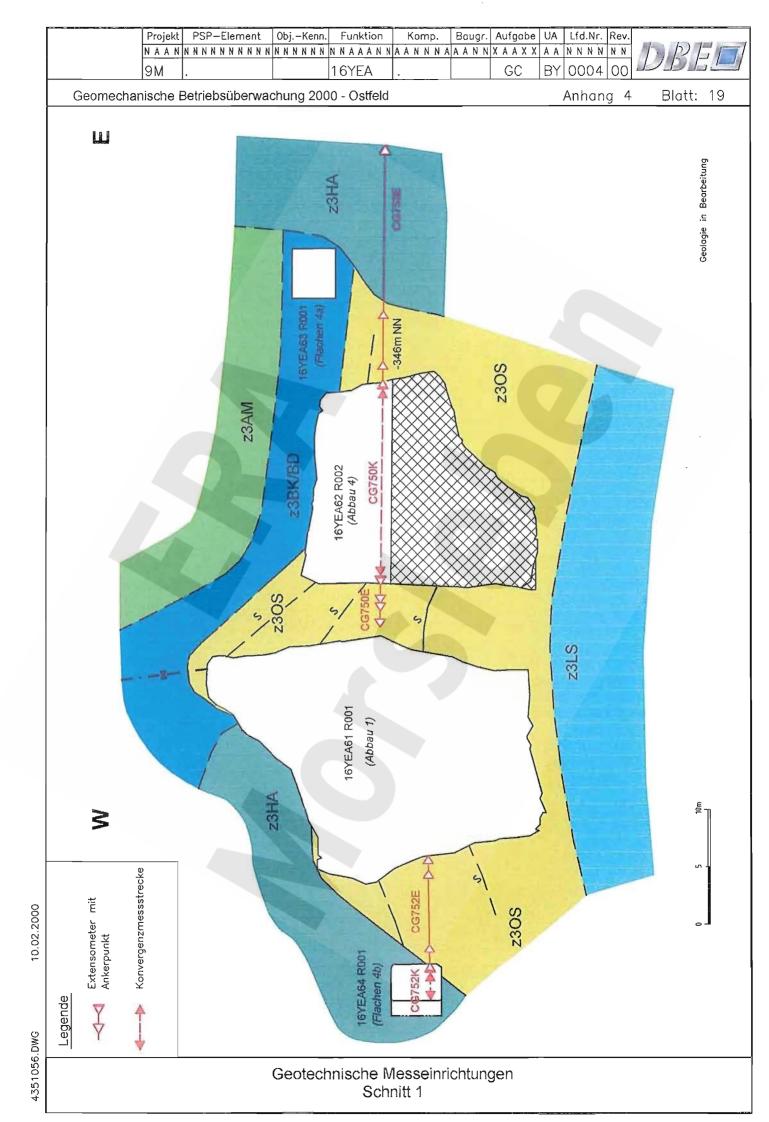


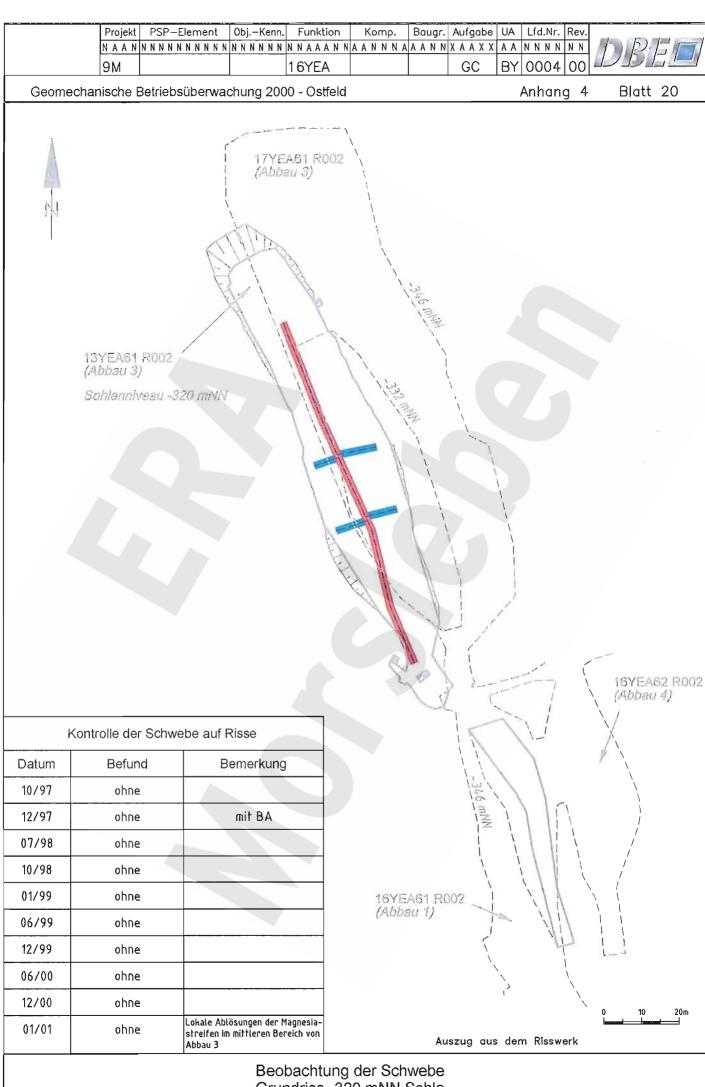
Geologie in Beorbeitung

	Legende	
	Extensometer mit Ankerpunkt	-4-4
	Messstelle mit Temperotursensor	(T)
	Konvergenz- messstrecke	←→
- 1		

5.1	Tiefe der Verankerung im Bohrloch (m)								
Extensometer	Kopfpunkt	1	2	3					
CG749E	0,4 (T)	1,5	4,5	6,0 (T)					
CG750E	0,4	1,5	1,9	3,4					
CG751E	0,4	1,3	2,6						
CG752E	0,4 (T)	1,5 (T)	8,05	9,55					
CG753E	0,4 (T)	1,5	5,6	19,9 (T)					

Geotechnische Messeinrichtungen Grundriss Abbaue 16YEA61 R001 und 16YEA62 R002





A4331203.DWG

Datum: 09.02.2001

Grundriss -320 mNN Sohle

	Proje	$\overline{}$	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente			UA	Lfd. Nr.	Rev.	
	9M	N	NNNNNNNNN	ииииии	17YER11	AANNNA	AANN	GC	BY	0003	_	DBEG
0000			Datriahaühar	washung				GC		0003		Dlott
Geom	nechanisci	e r	Betriebsüber	wachung	2000 - VV	estieid						Blatt 3
<u>Inhalt</u>	sverzeichr	is										
												Blatt
1	Einleitun	g										4
2	Messsitu	ati	on und Mess	systeme								4
2.1	Konverg	enz	Z									4
2.2	Extenso	ne	ter									5
3	Maccara	o h	nicco									7
	Messerg											7
3.1	•		zmessungen	1.00								7
3.2	Extensor	ne	termessunge	rı								/
4	Bewertu	ng										8
												. ź
A - I - W												
<u>Anhä</u>	<u>nge</u>											
Anha	ng 1: Kon	/er	genzmesser	gebnisse								9
Anhai	ng 2: Exte	ns	ometermess	ergebniss	se							10
Annai	ng 3: vveti	err	messergebni	sse								13
Gesa	mte Blattza	ahl	der Unterlag	ie:								13
5,000	Diane		5.5, 5,110,10g	, = •								10

{ ;

Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aulgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.	Г
NAAN	иииииииии	иииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	ΑА	NNNN	NN	
9M			17YER11			GC	ВΥ	0003	00	



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Westfeld

Blatt 4

1 Einleitung

In dem ca. 150 m westlich des Schachtes Bartensleben auf der -372 mNN Sohle gelegenen Westfeld 2 wurde die Einlagerung von radioaktiven Abfällen vom Bergamt am 10.02.1995 mit Az: 34560-4841-04-4094-2 unter der Auflage befristet zugelassen, dass überprüft wird, ob im Firstbereich der Einlagerungskammern Auflockerungszonen vorhanden sind. Weiterhin sollte untersucht werden, ob sich evtl. Auflockerungszonen bilden bzw. mögliche vorhandene weiter aufblättern. In Abstimmung mit dem Gutachter des Bergamtes und der BGR wurde daraufhin für den Abbau 1 n (17YER11 R008) eine Überprüfung der Integrität der Firste durch Sondierungsbohrungen und die Überwachung der Verformungen durch ein Firstextensometer vereinbart und bis 05/95 umgesetzt. Für die Abbaue 2 (17YER R006) und 3 (R007) wurde im Rahmen einer Facherörterung mit dem Bergamt am 10.07.1996 ebenfalls eine Firstüberwachung festgelegt. Die Vorgaben des Bergamtes vom 25.07.1996 sind in den Sonstigen Nebenbestimmungen (3) bis (5) der Zulassung Az: 3450-4841-04-M4094-E1 präzisiert. Der Einbau der hier unter (5) geforderten Extensometer erfolgte bis 09/96. Dieser dritte jährlich zu erstellende Bericht folgt der Festlegung zwischen dem Bergamt Staßfurt mit seinem Gutachter, dem BfS und der DBE vom 05.06.98.

2 Messsituation und Messsysteme

Die Abbaue wurden 1925 im Kaliflöz Staßfurt z2SF aufgefahren. Das Kalilager besteht in diesem Bereich aus sylvinitisch-kieseritischem Hartsalz mit Steinsalzbänken. In den folgenden Jahren wurde in die Abbaue teilweise Versatz aus Rückständen der industriellen Aufarbeitung eingebracht. Ab 1996 wurden die Abbaue geräumt und durch intensive Beraubung für die Einlagerung radioaktiver Abfälle vorbereitet. Die Einlagerung im Abbau 3 wurde im Zeitraum 9/96 bis 5/97 durchgeführt. Nach Abschluss der Einlagerung wurde von 6/97 bis 11/97 der Resthohlraum mit dem bergamtlich zugelassenen Versatzstoff BFA-TG61 verfüllt. Im Abbau 2 wurde im Zeitraum 5/97 bis 9/97 eingelagert. Von 11/97 bis 07/98 wurde der Resthohlraum versetzt. Der Abbau 1 n wurde bis 09/98 etwa zur Hälfte mit radioaktiven Abfällen befüllt (vgl. Blatt 6).

Die Wettermenge wurde sukzessive mit dem reduzierten Hohlraumvolumen von 470 m³/min in 12/96 über 430 m³/min in 12/97 auf 370 m³/min in 01/99 reduziert. Seit 04/99 liegt sie bei etwa 200 m³/min (Anhang 3). Im Jahr 2000 schwankte die Wettermenge zwischen 136 m³/min und 346 m³/min. Durch die Nähe zum Schacht weisen die Wetter eine relativ hohe Feuchtigkeit auf, die jahreszeitlich zwischen 25 % und 68 % schwankt. Das anstehende Hartsalz ist infolgedessen an der Kontur durch Feuchtigkeitsaufnahme verwittert.

In Verbindung mit dem Standsicherheitsnachweis wurden in den Firsten der Abbaue 1 n , 2 und 3 insgesamt 3 Vertikalextensometer CG703E, CG705E und CG706E mit dem Ziel der Überwachung der vertikalen Verschiebungen bzw. Verformungen in jeweils 4 Messabschnitten installiert. Die Messwerterfassung ist so ausgelegt, dass die Überwachung auch nach Abschluss der Einlagerung und Verschluss der Abbaue durchgeführt werden kann.

Am östlichen Pfeiler zwischen Westquerschlag und Abbau 1 n sind geneigte Rissflächen, die aus Richtung NNW und WSW in Richtung Pfeilerkern verlaufen, festgestellt worden (siehe Bild 1). Die Rissausbreitung wird zukünftig durch Gipsmarken überwacht.

2.1 Konvergenz

Zwischen den Abbauen im Westfeld auf der -372 mNN Sohle befindet sich im Westquerschlag der Messquerschnitt 17YEQ02 CG163K. Dieser wurde im Dezember 1995 eingerichtet und besteht aus einer Horizontal- und einer Vertikalmessstrecke. Die Konvergenzmesspunkte sind mit 0,8 m langen Spreizhülsenankern vermarkt.

 Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.	٢
NAAN	ииииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	АА	NNNN	NN	
9M			17YER11			GC	BY	0003	00	



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Westfeld

Blatt 5



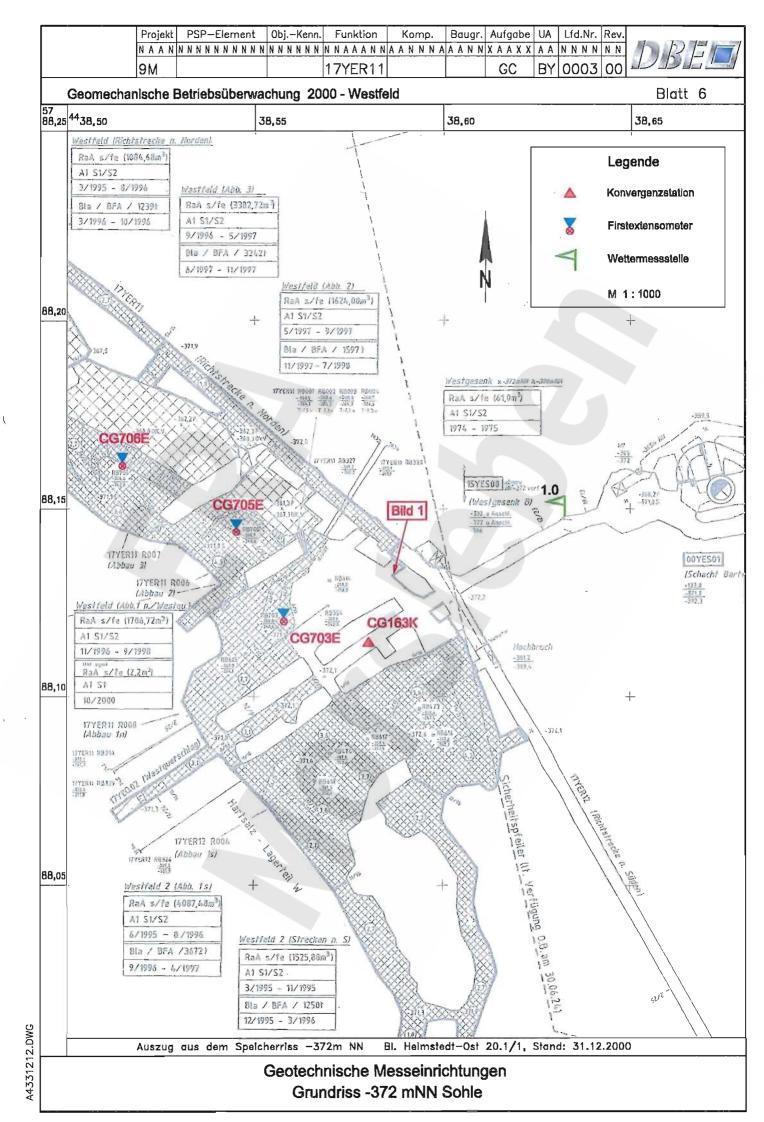
Bild 1: Riss im NW-Stoß des Pfeilers zwischen Westquerschlag und Abbau 1n - Stand 11.01.01

2.1 Extensometer

Die drei Firstextensometer wurden in Bohrungen mit 86 mm Durchmesser installiert. Vor dem Einbau der Extensometer wurde die Rissfreiheit in den Bohrungen durch Videoinspektionen nachgewiesen. Die Extensometerköpfe sind 0,4 m tief im Bohrloch verankert. Die Ankerpunkte der Vierfachextensometer sind als Metallpacker ausgeführt und befinden sich in den Bohrungen in Abständen von 1,6 m, 4,6 m, 9,6 m und 19,6 m vom Extensometerkopf. Am Kopfpunkt und am tiefsten Ankerpunkt sind Thermistoren zur Temperaturmessung installiert. Im Kopf der Extensometer werden die Verschiebungen mit 4 Wegaufnehmern erfasst. Die Messunsicherheit der dargestellten Abschnittsverschiebungen beträgt ca. 0,1 mm. Die Anfangsmessung beim Extensometer CG703E war am 19.05.1995. Bei den Extensometern CG705E und CG706E wurde ab dem 03.09.1996 gemessen. Die Messungen erfolgen monatlich .

Kennzeichnung		Ankerpunkte	TempSens. Messobjekt Neigung		Messwerterfassung	Distanzübertragung	
Ort	Nummer	Teufe [m]	Teufe [m]		[gon]		
17YER11	CG703E	2/5/10/20	0,4/20	Firste	100	Wegaufnehmer	Glasfibergestänge
17YER11	CG705E	2/5/10/20	0,4/20	Firste	100	Wegaufnehmer	Glasfibergestänge
17YER11	CG706E	2/5/10/20	0,4/20	Firste	100	Wegaufnehmer	Glasfibergestänge

Tabelle 1: Merkmale der Extensometer



Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aulgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.
NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	АА	ииии	NN
9M			17YER11			GC	BY	0003	00



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Westfeld

Blatt 7

3 Messergebnisse

3.1 Konvergenzmessungen

Die beobachteten Konvergenzen sind sehr gering und bewegen sich im Bereich der Messunsicherheit von ±0,5 mm. Während die Messergebnisse der Horizontalstrecke nicht signifikant sind, zeigt die Vertikalstrecke eine sehr geringe Konvergenz. Die in einem Zeitraum von 4,9 Jahren beobachtete vertikale Gesamtkonvergenz beträgt ca. -1,3 mm. Die Messergebnisse sind in Anhang 1 grafisch als Zeitreihen und in Tabelle 2 zusammenfassend dargestellt.

Konvergenz-		Gesamtzeitraum	12/95 bis 11/00 (4,9a)	2000
Messquerschnitt	Ankertiefe	Konvergenz	Konvergenzrate	Konvergenzrate
CG163K	[m]	[mm]	[mm/a]	[mm/a]
Horizontal	0,8	-0,3	-0,1	-0,6
Vertikal	0,8	-1,3	-0,3	-0,4

Betrag der Konvergenzrate < 0,5 mm/a

Tabelle 2: Konvergenzmessergebnisse im Westquerschlag 17YEQ02

3.2 Extensometermessungen

In Tabelle 3 sind die durchschnittlichen Verschiebungsbeträge und die daraus ermittelten Verformungen sowie Verschiebungs- und Verformungsraten der durch Extensometer überwachten Gebirgsbereiche angegeben.

Kennzei	ichnung	Messab-	Bezugs-		Gesam	lzeitraum		20	000
		schnitt	messung	Verschiebung	Verformung	VerschRate	VerformRate	VerschRate	VerformRate
Ort	Nummer	[m]		[mm]	[mm/m]	[mm/a]	[mm/(m·a)]	[mm/a]	[mm/(m·a)]
17YER11	CG703E	0,4 - 20	05/95	0,47	0,02	0,08	0,004	-0,19	-0,010
		0,4 - 2		0,01	0,01	0,00	0,001	-0,02	-0,013
		2 - 5		0,20	0,07	0,04	0,012	-0,05	-0,017
		5 - 10		0,07	0,01	0,01	0,003	-0,06	-0,012
		10 - 20		0,19	0,02	0,03	0,003	-0,06	-0,006
17YER11	CG705E	0,4 - 20	09/96	-0,38	-0,02	-0,09	-0,005	-0,07	-0,004
		0,4 - 2		-0,06	-0,04	-0,01	-0,009	-0,01	-0,006
		2 - 5		-0,01	0,00	0,00	0,001	-0,01	-0,003
		5 - 10		-0,19	-0,04	-0,04	-0,009	-0,02	-0,004
		10 - 20		-0,12	-0,01	-0,03	-0,003	-0,03	-0,003
17YER11	CG706E	0,4 - 20	09/96	-0,48	-0,02	-0,11	-0,006	-0,01	-0,001
		0,4 - 2		-0,11	-0,07	-0,03	-0,016	0,00	0,000
		2 - 5		-0,08	-0,03	-0,02	-0,006	0,00	0,000
		5 - 10		-0,29	-0,06	-0,07	-0,014	-0,01	-0,002
		10 - 20		0,00	0,00	0,00	0,000	0,00	0,000

Betrag der Verformungsrate < 0,01 mm/(m·a)

Tabelle 3: Verformungen und Verschiebungen seit Messbeginn und im Jahr 2000

Der zeitliche Verlauf der abschnittsweisen Verformungen einschließlich des Temperaturverlaufs ist in den Plots in Anhang 2 dargestellt. Die Auswirkungen der Temperaturänderungen auf das Messgestänge wurden kompensiert.

Das Gebirge an den Extensometern CG705E und CG706E zeigte in der Vergangenheit im wesentlichen thermisch induzierte geringfügige Verformungen. Über den gesamten Messzeitraum wurden auf den Messstrecken überwiegend Stauchungen bis -0,04 mm/m am CG705E bzw. -0,07 mm/m am CG706E festgestellt. Zwischen Kopfpunkt und 20 m-Ankerpunkt hat sich der Abstand insgesamt um 0,38 mm am CG705E und 0,48 mm am CG706E verkürzt. Seit Mitte 1998 wurden bei einer konstanten Gebirgstemperatur von ca. 21°C keine signifikanten Verformungen mehr festgestellt.

										_
Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.	Γ
NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	AΑ	ииии	ΝN	l
9M			17YER11			GC	BY	0003	00	



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Westfeld

Blatt 8

Am Extensometer CG703E zeigte das Gebirge bis Mitte 1998 überwiegend thermisch induzierte Dehnungen. Mit der seit Ende 1998 leicht zurückgehenden Temperatur gingen diese Verformungen teilweise wieder zurück. Über den gesamten Messzeitraum liegen bis heute auf allen Messstrecken geringfügige Dehnungen vor. Die größte Verformung wurde hierbei im Messabschnitt 2 m bis 5 m mit 0,07 mm/m beobachtet. Zwischen Kopfpunkt und 20 m-Ankerpunkt hat sich im Messzeitraum der Abstand insgesamt um 0,47 mm vergrößert.

4 Bewertung

In den Abbauen 1 nördl., 2 und 3 ist von 09/96 bis 12/98 überwiegend eine temperaturinduzierte Verformung der überwachten Hangendbereiche feststellbar. Nach Befüllung der Abbaue 2 und 3 klangen die durch die Bewetterung verursachten Temperaturschwankungen ab und dort waren auch keine signifikanten Verformungen mehr erkennbar. In der Firste des nur zum Teil befüllten Abbaus 1 nördl. ergab sich im Jahr 2000 am Extensometerkopf CG703E eine Temperaturabnahme um durchschnittlich 0,7°C. Dies führte auf allen Messabschnitten zu thermisch induzierte geringfügigen Stauchungen.

Im Westquerschlag wurden bisher horizontal keine und vertikal sehr geringe Konvergenzen festgestellt.

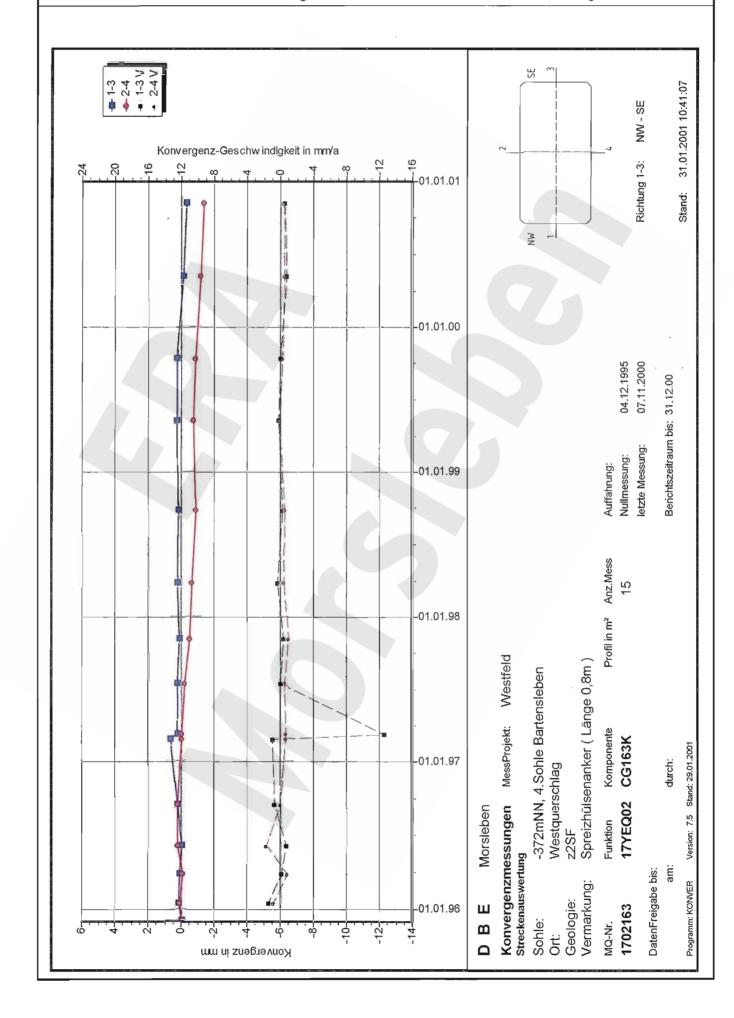
Insgesamt ist im Westfeld eine stabile fast verformungsfreie Situation zu konstatieren, die keinerlei Anlass zur Besorgnis gibt.

Aufgabe Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe UA Lfd. Nr. Rev. NAAN ииииииииии ииииии NNAAANN AANNNA AANN XAAXX AΑ ииии NN 17YER11 GC BY 0003 00 9M



Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Westfeld

Anhang 1

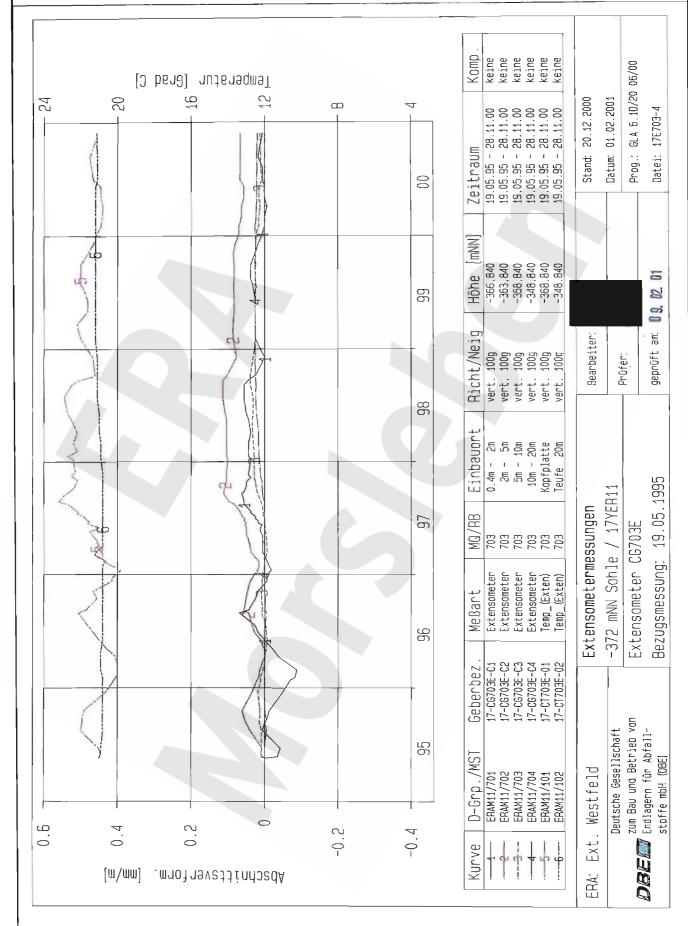


Líd. Nr. Rev. Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe UA PSP-Element Projekt NNNNNN NNAAANN AANNNA AANN XAAXX NNNN NN NAAN NNNNNNNNN GC ΒY 0003 00 17YER11

DBEI

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Westfeld

Anhang 2

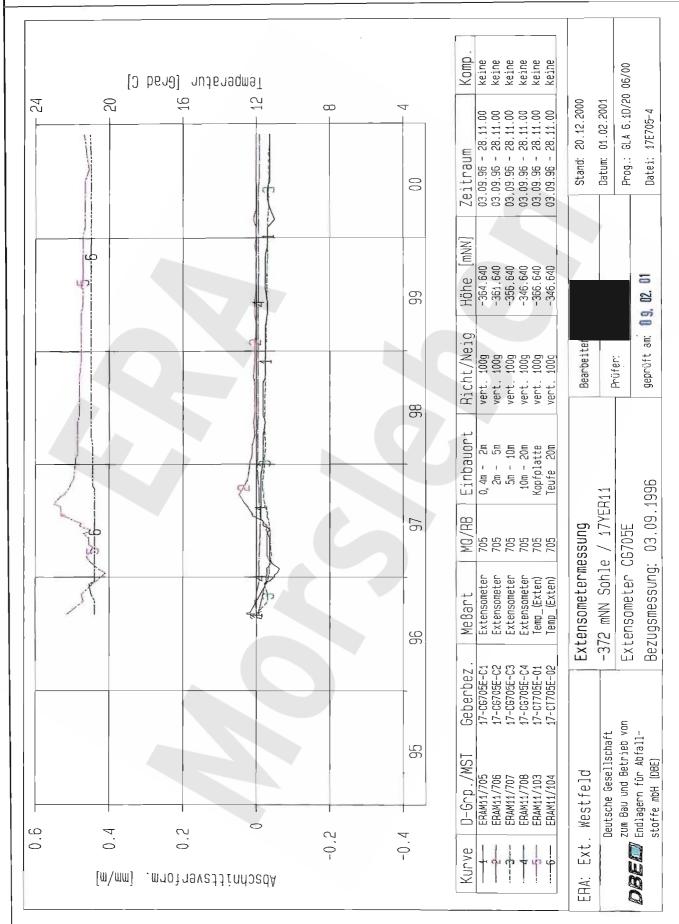


_							_			
 Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aulgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.	ĺ
NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	ΑА	NNNN	NN	
9M	_		17YER11			GC	BY	0003	00	

DEED

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Westfeld

Anhang 2

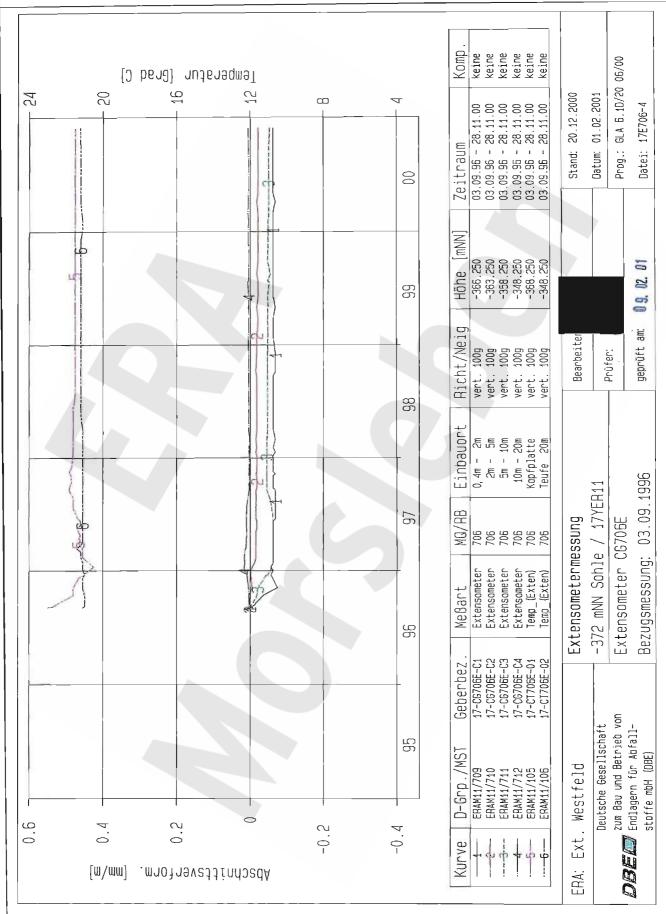


Aufgabe UA Lfd. Nr. Rev. Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe PSP-Element Projekt NN AANN XAAXX AA NNNNииииии NNAAANN AANNNA NAANиииииииии GC BY 0003 00 17YER11

DBE = 0

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Westfeld

Anhang 2



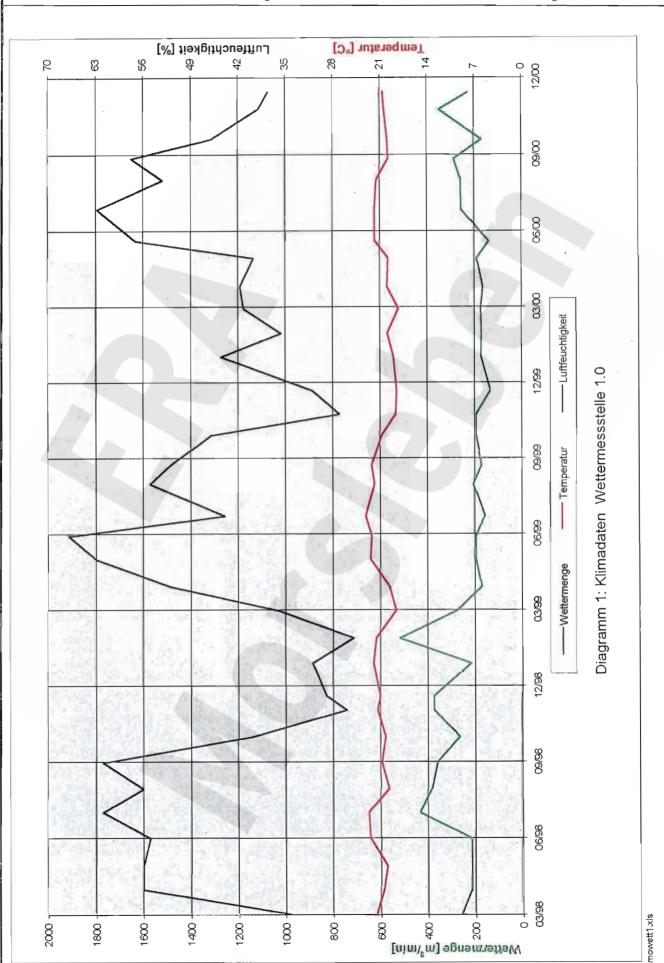
Projekt PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe UA Lfd. Nr. Rev.
NAAN NNNNNNNNN NNNNNN NNAAANN AANNA AANN XAAXX AA NNNN NN

9M 17YER11 GC BY 0003 00

DBEI

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Westfeld

Anhang 3



						P_	T .	1			
	Projekt N A A N	PSP-Element NNNNNNNNNN	Obj. Kenn.	Funktion NNAAANN	A A N N N A	A A N N	X A A X X	A A	Lfd. Nr. N N N N	N N	_
	9M			00YES01	1		GB	BZ	0003	00	
Geomech	anisch	e Betriebsübe	rwachun	g 2000 - S	Schacht l	Barten:	sleben				Blatt
<u>Inhaltsver</u>	zeichni	<u>is</u>									Blatt
1 Einlei	tung										4
2 Mess	situatio	on und Messsy	ysteme								4
3 Mess	ergebn	nisse									5
4 Bewe	rtung										6
5 Zitiert	te Unte	erlagen									6
<u>Verzeichn</u>	is der	<u>Anhänge</u>									
Anhang 1 Anhang 2		Konvergenzr Konvergenzr									7 8
Anhang 3		Konvergenzr									9
Blattzahl	dieser	Unterlage:									9
Verzeichn	is der	<u>Anlagen</u>									Blattzahl
										C	der Anlage
Anlage 1:		Schachtbild (verkleinerte DBE-DokK	Ausgab	e im DIN	A3-Forma	at)	7/04				1
Anlage 2:		Schachtbild									·
7 mago 2.		(verkleinerte DBE-DokK	Ausgab	e im DIN	A3-Forma	at)	3/04				1
Anlage 3:		Schachtbild					, , ,				·
		(verkleinerte DBE-DokK	Ausgab	e im DIN	A3-Form	at)	/04				1
Anlage 4:		Schachtbild									
		(verkleinerte DBE-DokK	_			•	/06				1
Anlage 5:		Schachtbild									
		(verkleinerte DBE-DokK					/06				1

Schachtbild Schacht Bartensleben, Blatt 6 (verkleinerte Ausgabe im DIN A3-Format) DBE-Dok.-Kennz.: 9M/00YES01/GB/RG/0012/05

15

Anlage 6:

Gesamte Blattzahl dieser Unterlage:

Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente.	Baugruppe	Aufgabe	UA	Líd. Nr.	Rev.
NAAN	иииииииии	имиими	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	ΑА	ииии	NN
9 M			00YES01			GB	BZ	0003	00



Blatt 4

1 Einleitung

In jährlichen Abständen findet eine Begutachtung der Einbauten und des Ausbaus des Schachtes Bartensleben durch Sachverständige der DMT-Gesellschaft für Forschung und Prüfung mbH in Leipzig (früher Institut für Bergbausicherheit, Leipzig) statt, um die Sicherheit unter Berücksichtigung des besonderen Verwendungszweckes des Bergwerks als Endlager für radioaktive Abfallstoffe zu beurteilen und Maßnahmen vorzuschlagen, die der Gewährleistung der Sicherheit der Schachteinbauten und des -ausbaus dienen. Im Gutachten 13910-96-192 der DMT wurde empfohlen, folgende Maßnahmen zur Beobachtung möglicher Veränderungen an der Kontur des Schachtausbaus in einem Bereich mit instabilem Gebirge ("Schwimmsande" (kmS), eventuell tektonisch gestört) bei ca. -40 bis -50 mNN durchzuführen (/1/):

- Aufmessung der Spurweite und der Spurlattenhöhe in den Konsolenebenen und
- die Einrichtung mehrerer Konvergenzhorizonte zur regelmäßigen Überwachung.

In Abstimmung mit den Gutachtern wurde auf die Aufmessung der Spurweite und der Spurlattenhöhe zunächst verzichtet. Es wurden aber im März 1997 3 Konvergenzmesshorizonte eingerichtet.

Im Gutachten 1120-98-184 der DMT vom 30.09.98 wurde empfohlen, ein Abtastprogramm zur Erkundung möglicher Hohlräume hinter dem Ausbau durchzuführen. Hierzu wurden 1999 insgesamt 202 Abtastbohrungen mit 0,95 m Länge erstellt und inspiziert. Dabei wurden zwischen -265 mNN und -310 mNN insgesamt 6 Hohlräume mit insgesamt 0,18 m³ Volumen festgestellt. Anschließend wurden diese Hohlräume und alle Bohrungen verfüllt. Durch die DMT wurde im Gutachten 1120-00-199 vom 17.10.00 festgestellt, dass anhand der Ergebnisse des Abtastprogramms und der unveränderten Zuflusssituation keine Beeinträchtigungen der Standsicherheit des Ausbaus erkennbar sind (/2/).

Am 05.06.98 wurde zwischen dem Bergamt Staßfurt mit seinem Gutachter, dem BfS und der DBE festgelegt, dass jährlich Berichte zu erstellen sind, welche die Ergebnisse der Überwachung des Schachtes Bartensleben darstellen. Im vorliegenden Bericht werden die Ergebnisse der Überwachung bis zum 31.12.00 dargestellt.

2 Messsituation und Messsysteme

Der 1912 abgeteufte Schacht Bartensleben besitzt einen Durchmesser von 5,25 m und eine Gesamtteufe von 526 m. Er verfügt über einen durchgängigen Schachtausbau aus Ziegelmauerwerk, das sich entsprechend der Begutachtung durch die DMT und den visuellen Kontrollen der DBE in einem überwiegend guten Zustand befindet.

Zwischen -40 mNN und -50 mNN durchteuft der Schacht lockere Sande der Gipskeuper-Formation, die zudem möglicherweise tektonisch gestört sind. Am Schachtmauerwerk sind in diesem in ca. 180 m Teufe liegenden Bereich geringfügige Abplatzungen festzustellen.

Bei -44,4 mNN befindet sich im NW die Zutrittsstelle 1.1 mit eine Zutrittsrate von 1,2 l/min. An dieser wurde durch Druckaufbaumessungen am 29.11.2000 ein Lösungsdruck von ca. 1,1 MPa festgestellt. Die mittlere Zutrittsrate seit 1994 an der darunterliegenden Traufenrinne 8 beträgt ca. 212 ml/min.

Insgesamt befinden sich im Schacht 4 Zutrittsstellen für Lösungen sowie eine Reihe diffuser Zutritte aus dem Schachtmauerwerk, die durch ein System von 11 Traufenrinnen gefasst (siehe Anlage 1 bis 3) und durch eine Traufenleitung zu einer Pumpenkammer auf der -253 mNN Sohle geleitet werden. Im Jahre 2000 liefen insgesamt 3120 m³ Lösung zu. Die Dichte betrug etwa

Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lld. Nr.	Rev.	Γ
NAAN	имимимими	NNNNN	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	AA	ииии	NN	
9M			00YES01			GB	BZ	0003	00	



Blatt 5

1,03 g/cm³. Gegenüber 1999 stieg die durchschnittliche Zutrittsrate geringfügig von 5,54 l/min auf 5,92 l/min (/3/).

Um festzustellen, ob Verformungen des Schachtausbaus in diesem Bereich auftreten und daraus auf Beanspruchungen des Schachtausbaus schließen zu können, wurden bei -41,6 mNN, -45,1 mNN und -48,1 mNN Konvergenzmesshorizonte eingerichtet (siehe Anlage 2). Die 3 Messhorizonte (MH) bestehen aus jeweils 6 Messpunkten, die mit 18 cm langen Schwerlastankern vermarkt sind. Zwischen den Messpunkten werden 7 verschiedene Messstrecken gemessen, um ggf. auch richtungsabhängige Konvergenzen erfassen zu können. Alle Messhorizonte sind gleich aufgebaut und orientiert. Die mit dem eingesetzten Instrumentarium erzielbare Systemgenauigkeit liegt bei ca. ±0,5 mm. Von den Nullmessungen (10. bis 12.03.97) an wurde bis August 1997 zunächst in sechswöchigem Abstand gemessen. Aufgrund der sehr geringen Konvergenzen wurde in der Folge zu einem halbjährlichen Messzyklus übergegangen.

In den Füllortbereichen der Sohlen -291 mNN und -372 mNN sind Verformungen und Risse festzustellen. Im Jahre 2000 wurde deshalb vorsorglich das Gewölbe im Füllortbereich der -291 mNN Sohle sowie der südliche Salzpfeiler im Füllort der -372 mNN Sohle mit Joratec-Ankern stabilisiert. Die Verschiebungen an den Rissflächen werden durch Gipsmarken überwacht.

3 Messergebnisse

In Tabelle 1 sind die mittleren Konvergenzen der Durchmesserstrecken (Hauptstrecken) der Konvergenzmesshorizonte zusammengefasst. Die Tabelle enthält die mittlere Gesamtkonvergenz der Hauptstrecken - bezogen auf die Nullmessung - sowie die mittlere Konvergenzgeschwindigkeit jeweils für die Jahre 1999 und 2000. Die zeitliche Entwicklung der Konvergenzen sind den Anhängen 1 bis 3 zu entnehmen.

Mess- horizont	Höhe	Mittlere Gesan der Hauptstr	•	Mittlere Konv der Hauptstre	
	(mNN)	1999	2000	1999	2000
CG 001K	-41,6	+0,4	+0,4	-0,1	0,0
CG 002K	-45,1	+0,5	+0,4	+0,3	-0,1
CG 003K	-48,1	+0,4	+0,2	+0,3	-0,2

Tabelle 1: Mittlere Gesamtkonvergenzen und Konvergenzraten in den Messhorizonten des Schachtes Bartensleben (Stand: 12.10.00)

Es zeigt sich, dass in allen Messhorizonten während des Beobachtungszeitraumes nur minimale Konvergenzen bzw. Divergenzen in der Größenordnung von wenigen Zehntel mm aufgetreten sind, wobei die mittlere Gesamtkonvergenz der Hauptstrecken in allen Fällen kumulativ unter 0,5 mm liegt. Diese Deformationen liegen im Bereich der Messunsicherheit und sind somit nicht signifikant.

Eine in 01/01 durchgeführte Kontrolle der Gipsmarken in den Füllortbereichen der Sohlen -291 mNN und -372 mNN ergab keine aktuellen Rissbildungen.

Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	AU	Lfd. Nr.	Rev.	Γ
NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	АА	ииии	NN	
9M			00YES01	,		GB	BZ	0003	00	



Blatt 6

4 Bewertung

Die im Bereich des wasserführenden Schilfsandsteins zwischen -40 mNN und -50 mNN (ca. 180 m Teufe) beobachteten Konvergenzen liegen im Bereich der Messunsicherheit. Auch Konvergenztrends lassen sich aus den vorliegenden Messungen nicht feststellen. Eine Beeinträchtigung des Schachtausbaus ist aus diesen minimalen Bewegungen nicht abzuleiten.

Die Überwachung der zutretenden ungesättigten Lösungen ergab keine wesentlichen Veränderungen. Die aktuelle Zutrittsrate liegt mit ca. 6 l/min im Bereich des langjährigen Durchschnitts.

Insgesamt sind am Schachtmauerwerk überwiegend keine wesentlichen Veränderungen festgestellt worden. Lediglich in den Füllortbereichen sind Beanspruchungen des Mauerwerks bzw. des umliegenden Gebirges erkennbar. Hier werden laufende Kontrollen und - soweit erforderlich - Sanierungsmaßnahmen durchgeführt.

5 Zitierte Unterlagen

- /1/ Gutachten Nr. 13910-96-192 über die Schachteinbauten und den Schachtausbau des Schachtes Bartensleben. DMT-Institut für Förderung und Transport, Leipzig 07.11.1996.
- /2/ Gutachten Nr. 1120-00-199 über die Ergebnisse der in der Schachtröhre des Schachtes Bartensleben des ERA Morsleben durchgeführten Abtastarbeiten DMT GmbH, Fachstelle für Sicherheit - Seil, Leipzig, 17.10.2000 DBE-Dok.-Kennz.: 9M/00YES01/HT/CD/ET/0001/00.
- /3/ Jahresbericht über die Entwicklung der Lösungszutritte in der Schachtröhre der Grube Bartensleben, ERA Morsleben 2000. Deutsche Gesellschaft zum Bau und Betrieb von Endlagern für Abfallstoffe mbH, Stand: 09.01.2001.

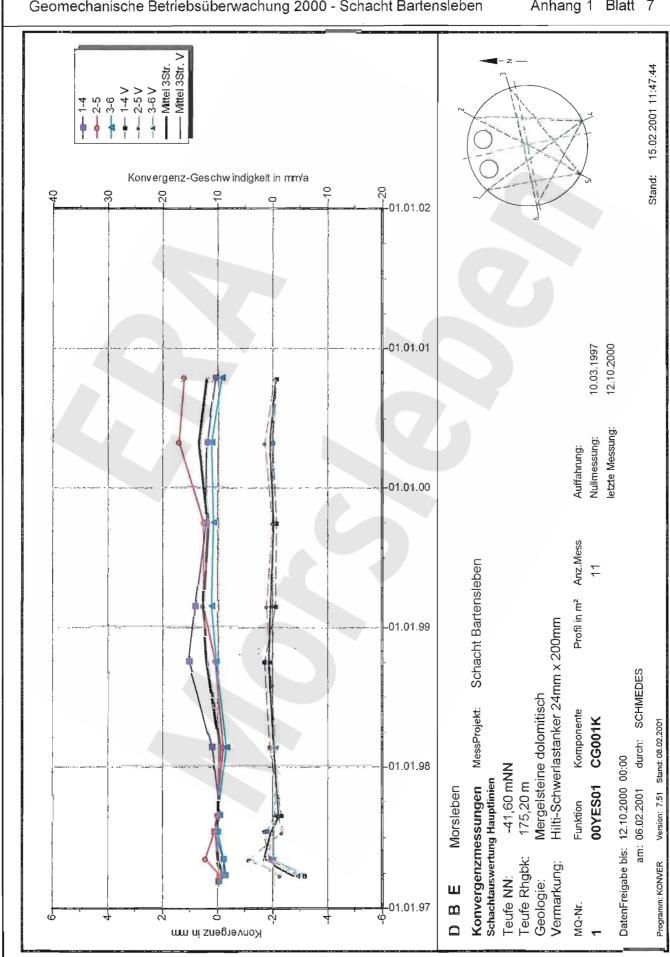
 DBE-Dok,-Kennz.: 9M/00YES01/H/BZ/003/00.

 Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA		Rev.	Γ
NAAN	ииииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	AA	ииии	NN	
9M			00YES01			GB	ΒZ	0003	00	

DUES

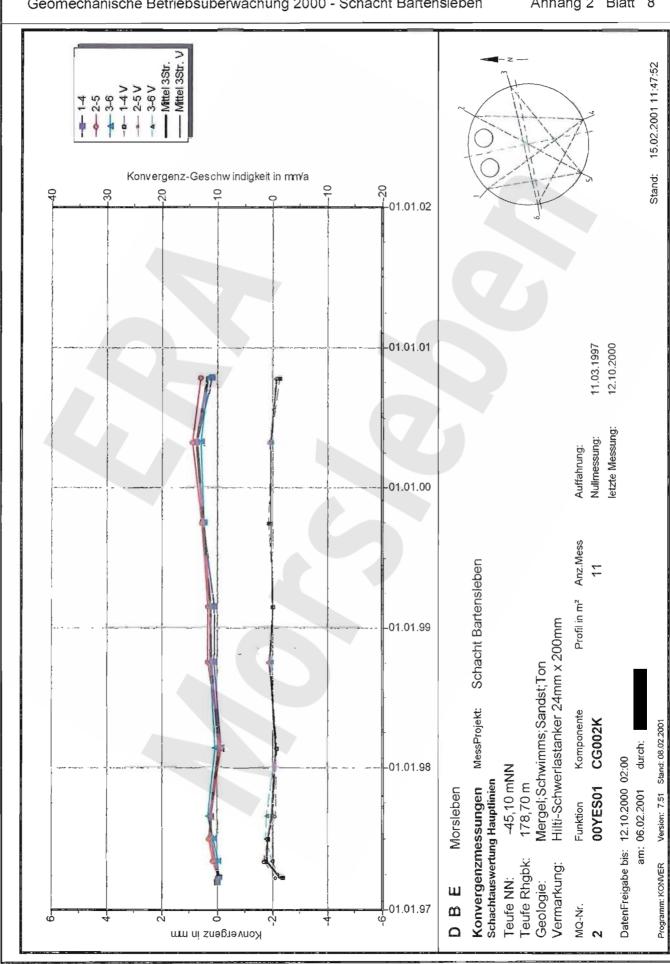
Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Schacht Bartensleben

Anhang 1 Blatt 7



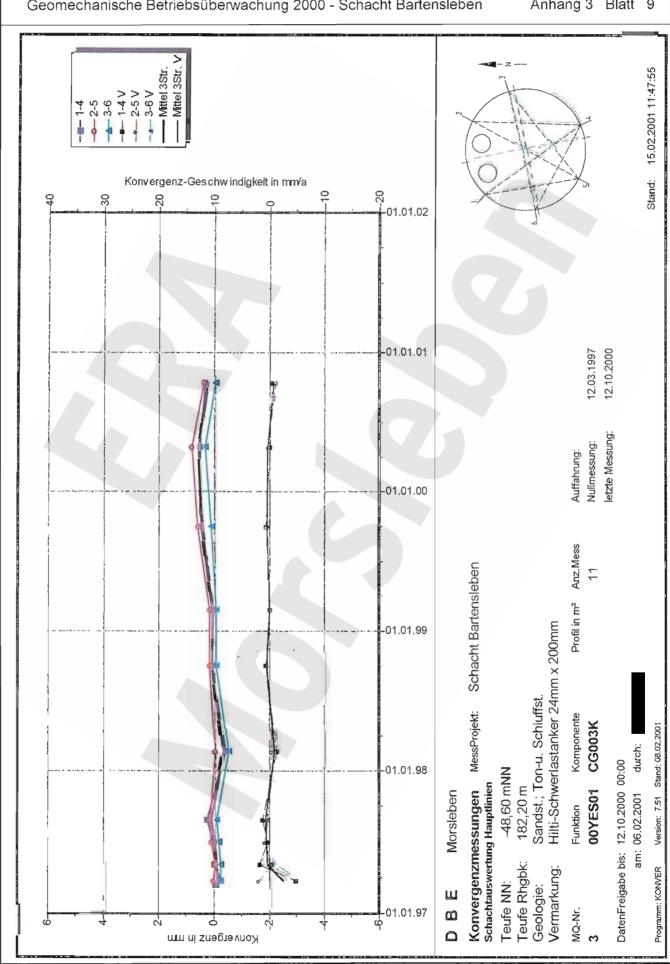
										_
Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lfd, Nr.	Rev.	
NAAN	ииииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	AA	NNNN	ии	
9M			00YES01			GB	ΒZ	0003	00	

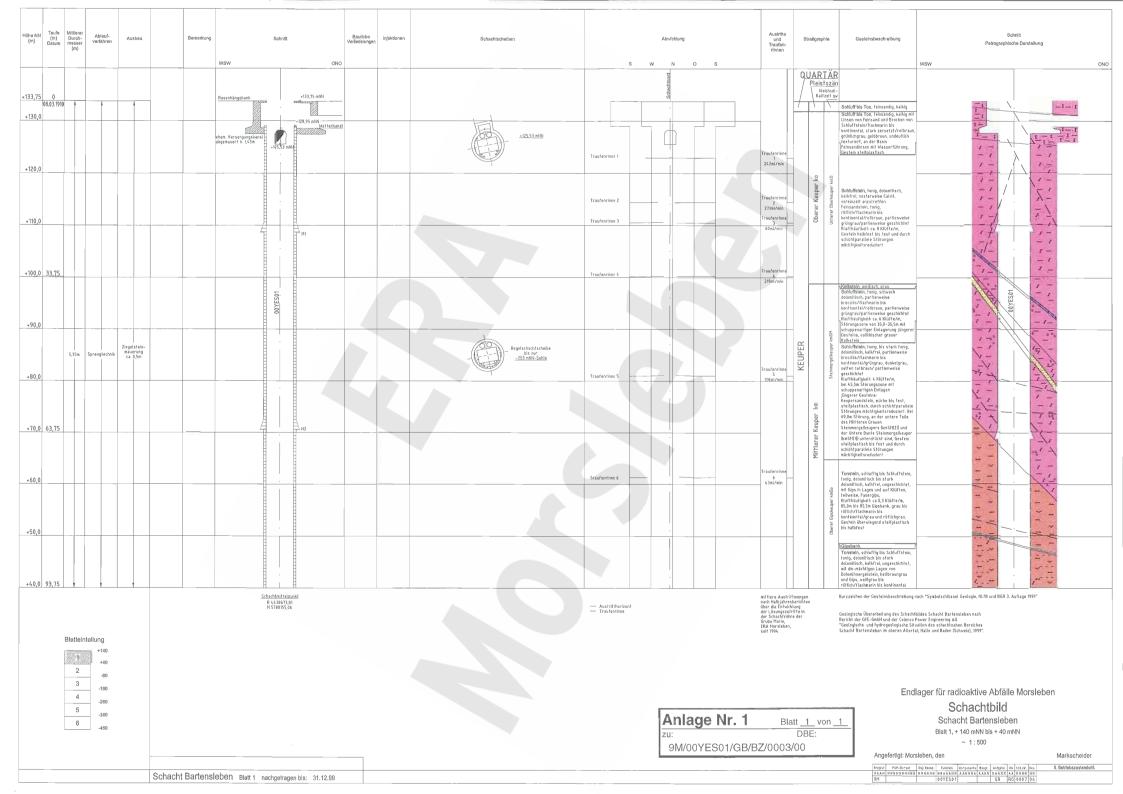
Anhang 2 Blatt 8

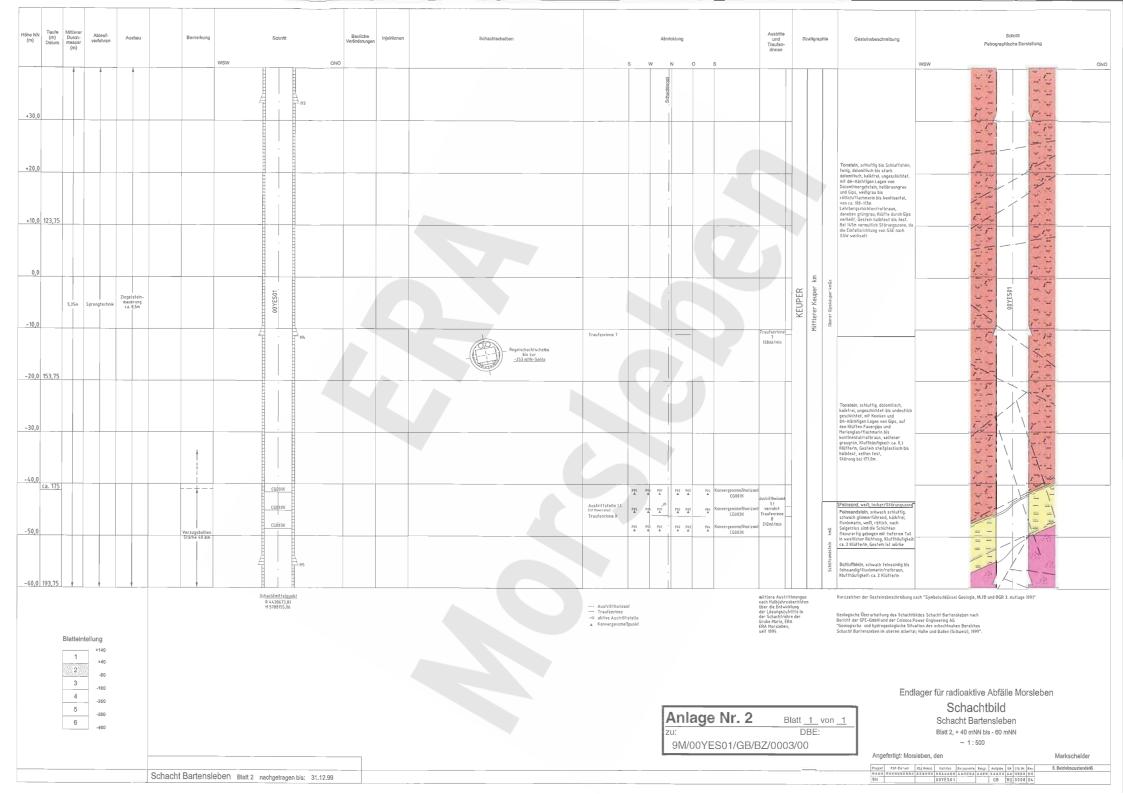


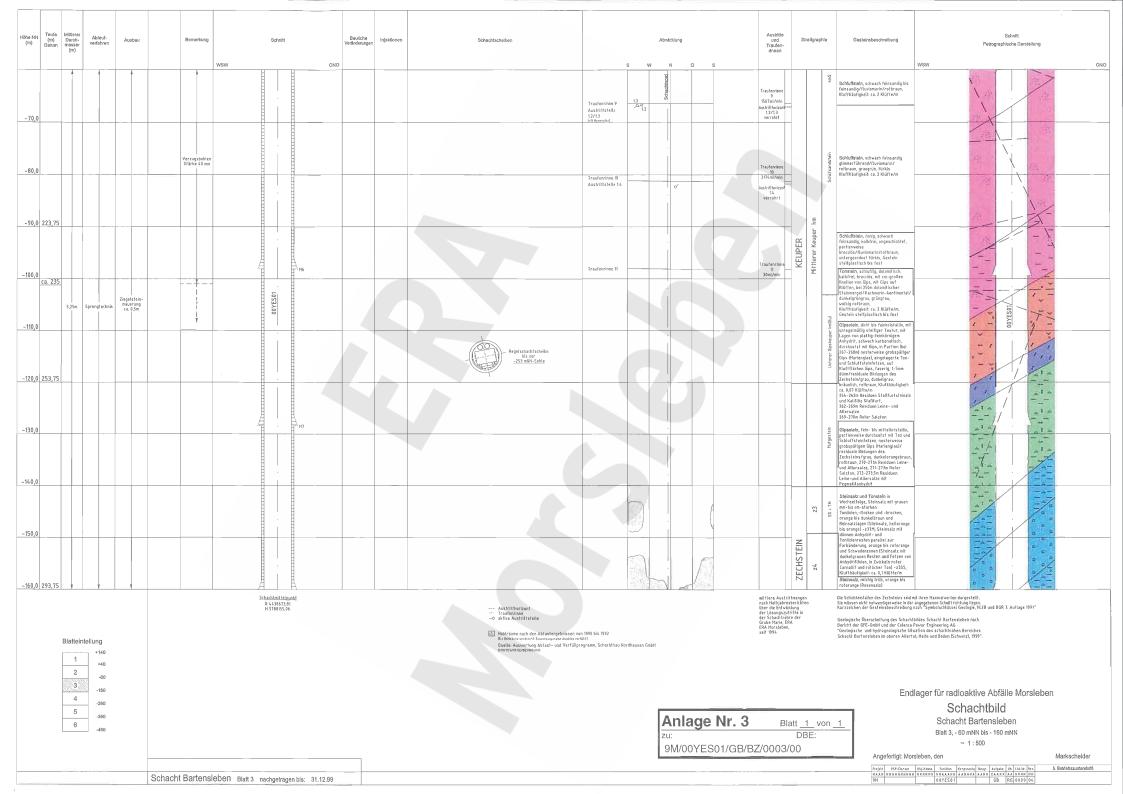
									. W	
Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion		Baugruppe	Aufgabe	UΑ	Lid. Nr.	Rev.	
NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	АА	ииии	NN	970
9M			00YES01			GB	BZ	0003	00	10

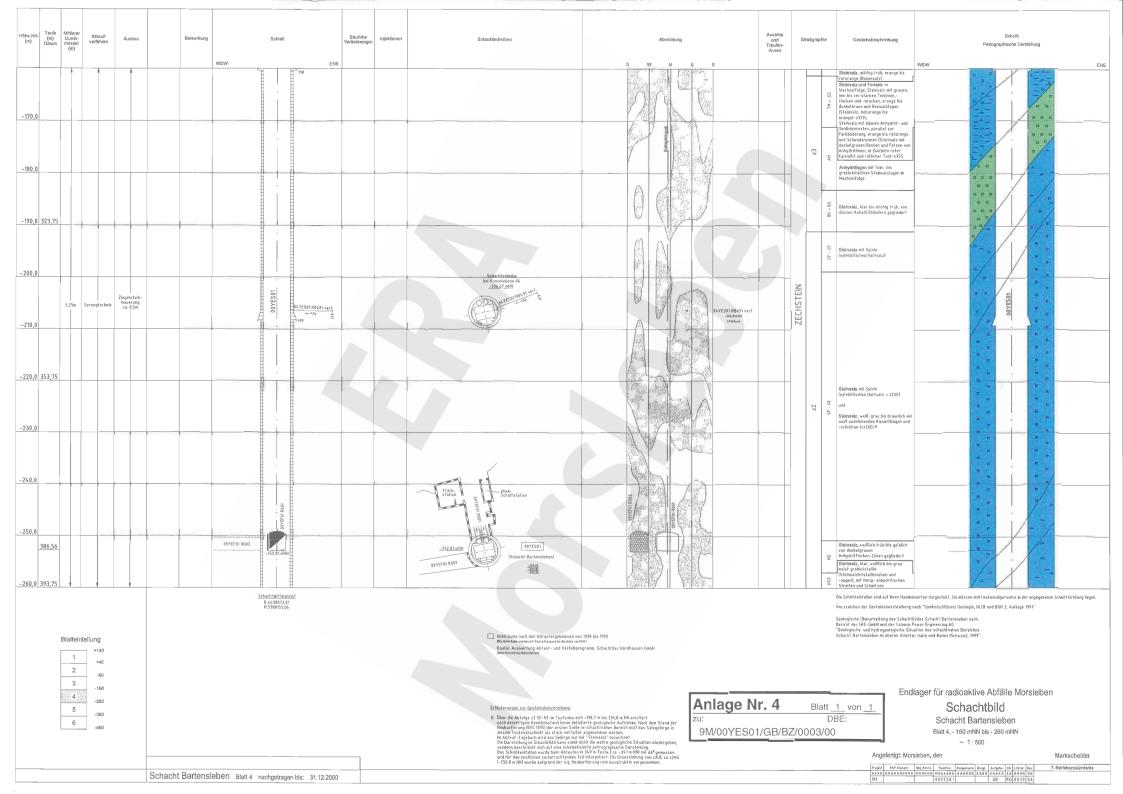
Anhang 3 Blatt 9

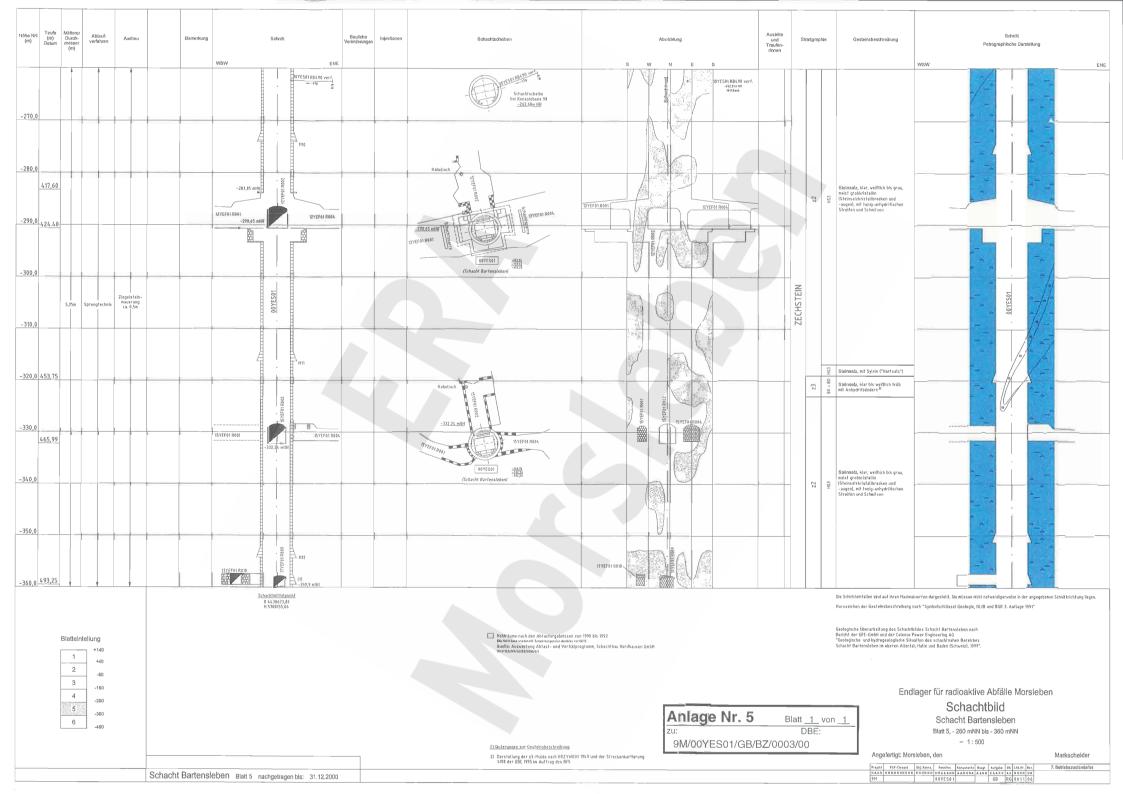


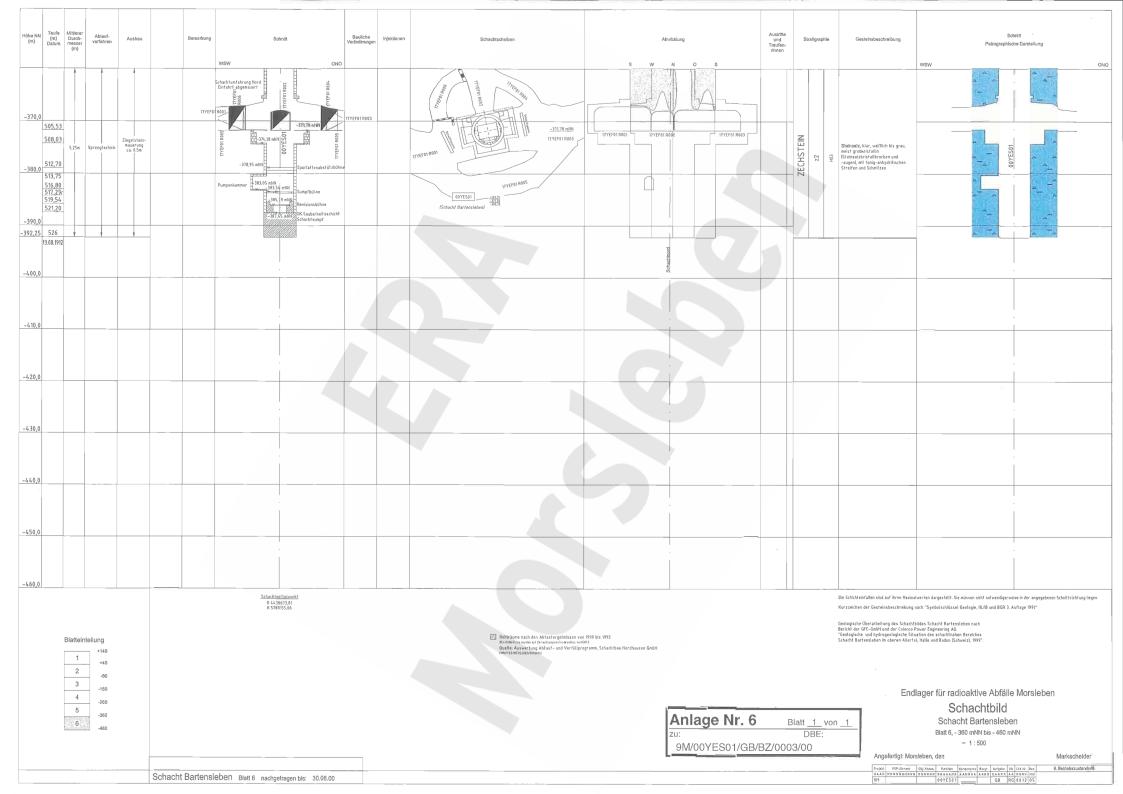












	NAAN	PSP-Element NNNNNNNNNN	Obj. Kenn. N N N N N N	Funktion NNAAANN	A A N N N A	Baugruppe A A N N	Aulgabe X A A X X	UA A A	Lfd. Nr. N N N N	Rev. N N	15 65 11° E
	9М			00YES02			· GB	BZ	0001	00	DBE
Geomecha	anische	e Betriebsübe	rwachun	g 2000 - S	Schacht I	Marie					Blatt
<u>Inhaltsverz</u>	zeichni	<u>s</u>									Bla
1 Einleit	tung										4
2 Mess	situatio	n und Messsy	ysteme								4
3 Messe	ergebni	isse									5
4 Bewe	rtung										6
5 Zitiert	e Unte	rlagen									6
Verzeichn	is der <i>F</i>	<u>Anhänge</u>									
Anhang 1: Anhang 2: Anhang 3: Anhang 4: Anhang 5: Anhang 6:		Konvergenzr Konvergenzr Konvergenzr Konvergenzr Konvergenzr Konvergenzr	nesserge nesserge nesserge nesserge	ebnisse de ebnisse de ebnisse de ebnisse de	er Hauptl er Hauptl er Hauptl er Hauptl	inien 0 inien 0 inien 0 inien 0	0YES0 0YES0 0YES0 0YES0	2 C 2 C 2 C 2 C	G0021 G0031 G0041 G0051	< < <	7 8 9 10 11
Blattzahl c			noocorgo	35111000 ac	лтаарп	nnon o	01230		0.0001	•	12
Diattzarii c	10001	ontonago.									12
Verzeichn	is der A	<u>Anlagen</u>									Blattzahl
	is der A		• • • • •								Blattzahl er Anlage
<u>Verzeichn</u> Anlage 1:	<u>is der <i>F</i></u>	Anlagen Schachtbild ((verkleinerte DBE-DokKe	Ausgabe	e im DIN A	3-Forma		/06				
	<u>is der <i>F</i></u>	Schachtbild (verkleinerte	Ausgabe ennz.: 9N Schacht Ausgabe	e im DIN A M/00YES0 Marie, Bla e im DIN A	A3-Forma 2/GB/RC att 2 A3-Forma	G/0013/ at)					
Anlage 1:	<u>is der /</u>	Schachtbild Schach	Ausgabe ennz.: 9M Schacht Ausgabe ennz.: 9M Schacht Ausgabe	e im DIN A M/00YES0 Marie, Bla e im DIN A M/00YES0 Marie, Bla e im DIN A	A3-Forma 2/GB/RC A3-Forma 2/GB/RC att 3 A3-Forma	G/0013, at) G/0014, at)	/07				
Anlage 1: Anlage 2:	is der <i>F</i>	Schachtbild Schach	Ausgabe ennz.: 9N Schacht Ausgabe ennz.: 9N Schacht Ausgabe Schacht Ausgabe	e im DIN A M/00YES0 Marie, Bla e im DIN A M/00YES0 Marie, Bla e im DIN A M/00YES0 Marie, Bla e im DIN A	A3-Forma 2/GB/RC att 2 A3-Forma 2/GB/RC att 3 A3-Forma a2/GB/RC att 4 A3-Forma	at) G/0014, at) at) G/0015,	/07 /07				
Anlage 1: Anlage 2: Anlage 3:	is der <i>F</i>	Schachtbild Schach	Ausgabe ennz.: 9N Schacht Ausgabe ennz.: 9N Schacht Ausgabe ennz.: 9N Schacht Ausgabe Schacht Ausgabe	e im DIN A M/00YES0 Marie, Bla e im DIN A M/00YES0 Marie, Bla e im DIN A M/00YES0 Marie, Bla e im DIN A M/00YES0	A3-Forma 2/GB/RC att 2 A3-Forma 2/GB/RC att 3 A3-Forma 2/GB/RC att 4 A3-Forma att 5 A3-Forma	at) at) at) at) at) at) at) at) at)	/07 /07 /08				er Anlage 1 1
Anlage 1: Anlage 2: Anlage 3:	is der A	Schachtbild Schach	Ausgabe ennz.: 9N Schacht Ausgabe ennz.: 9N Schacht Ausgabe ennz.: 9N Schacht Ausgabe ennz.: 9N Schacht Ausgabe	e im DIN A A/00YES0 Marie, Bla e im DIN A A/00YES0	A3-Forma 2/GB/RC att 2 A3-Forma 2/GB/RC att 3 A3-Forma 2/GB/RC att 4 A3-Forma 2/GB/RC att 5 A3-Forma 2/GB/RC att 6 A3-Forma	at)	/07 /07 /08				er Anlage 1 1

Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.	Γ
NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	АА	ииии	NN	
9 M			00YES02			·GB	ΒZ	0001	00	ģ



Blatt 4

1 Einleitung

In jährlichen Abständen findet eine Begutachtung der Einbauten und des Ausbaus des Schachtes Marie durch Sachverständige der DMT-Gesellschaft für Forschung und Prüfung mbH in Leipzig statt, um die Sicherheit unter Berücksichtigung des besonderen Verwendungszweckes des Bergwerks als Endlager für radioaktive Abfallstoffe zu beurteilen und ggf. Maßnahmen vorzuschlagen, die der Gewährleistung der Sicherheit der Schachteinbauten und des -ausbaus dienen.

Im Gutachten 13910-96-193 der DMT vom 16.01.1997 wurde empfohlen, ein Abtastprogramm zur Erkundung möglicher Hohlräume hinter dem Ausbau durchzuführen. Hierzu wurden 1998 insgesamt 132 Abtastbohrungen mit durchschnittlich 0,95 m Länge erstellt und inspiziert. Dabei wurden zwischen –139 mNN und –197 mNN insgesamt 6 Hohlräume mit insgesamt 0,4 m³ Volumen festgestellt. Anschließend wurden diese Hohlräume und alle Bohrungen verfüllt. Durch die DMT wurde im Gutachten 1120-99-192 vom 06.07.1999 festgestellt, dass anhand der Ergebnisse des Abtastprogramms und aus der unveränderten Zuflusssituation keine Beeinträchtigungen der Standsicherheit des Ausbaus erkennbar sind (/1/).

Im Bereich des Salzspiegels befindet sich im Osten des Schachtes ein bereits 1966/67 sanierter Mauerwerksbereich von ca. 40 m², der Abplatzungen aufwies. Für diesen Bereich wurde im Bericht Nr. 13910-96-101 der DMT vom 21.03.1996 und im Gutachten Nr. 1100-98-190 der DMT vom 06.01.1999 empfohlen, mittelfristig Sanierungsmaßnahmen durchzuführen. Zur Erfüllung der Nebenbestimmung 5.4 (5) der Zulassung 34560-4841-01-M0199 vom 02.02.2000 zum Hauptbetriebsplan 2001 (DBE M0199) reichten wir mit Schreiben vom 23.02.2000 ein Handlungskonzept ein, in dem u.a. die Einrichtung von 6 Konvergenzhorizonten zur Überwachung der horizontalen Verschiebungen des Mauerwerks dargestellt wurde (/2/). Mit dem SBPL "Schacht Marie: Konsolidierung und Überwachung des Schachtmauerwerkes" (DBE M110) am 11.08.2000 wurden die ernpfohlenen Sanierungsmaßnahmen beantragt. Diese wurden vom Bergamt Staßfurt am 15.12.2000 unter dem Az.: 34560-4841-04-M110 zugelassen und im Februar 2001 ausgeführt.

Am 05.06.1998 wurde zwischen dem Bergamt Staßfurt mit seinem Gutachter, dem BfS und der DBE festgelegt, dass jährlich Berichte zu erstellen sind, die die Ergebnisse der geomechanischen Überwachung der Grube darstellen. Im vorliegenden Bericht werden erstmals die Ergebnisse der Konvergenzmessungen zur Überwachung des Schachtes Marie bis zum 31.12.2000 dargestellt.

2 Messsituation und Messsysteme

Der 1897/1898 abgeteufte Schacht Marie besitzt einen Durchmesser von 5,25 m und eine Gesamtteufe von ca. 522 m. Er verfügt über einen Schachtausbau aus Ziegelmauerwerk bis zu einer Teufe von ca. 401 m, das sich entsprechend der Begutachtung durch die DMT vom 08.11.2000 und visuellen Kontrollen der DBE in einem weitestgehend guten Zustand befindet.

Im Schacht befinden sich 11 Zutrittsstellen sowie eine Reihe diffuser Zutritte aus dem Schachtmauerwerk, die durch ein System von 8 Traufenrinnen gefasst und durch eine Traufelleitung zu einem Sammelbecken auf der -231 mNN Sohle geleitet werden (Anlage 1, 2). Im Jahre 2000 liefen insgesamt 5963 m³ Lösung mit einer Dichte von ca. 1,00 bis 1,26 g/cm³ zu. Gegenüber 1999 stieg die durchschnittliche Zutrittsrate in 2000 geringfügig von 10,69 l/min auf 11,15 l/min an (/3/).

	Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aulgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.
	NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	АА	ииии	ΝŃ
•	9м	·		00YES02			· GB	ΒZ	0001	00



Blatt 5

Einige Meter über dem bei ca. -140 mNN liegenden Salzspiegel befinden sich im Bereich -124 mNN bis -134 mNN insbesondere im Osten auf einer Fläche von insgesamt ca. 40 m² die sanierungsbedürftigen Mauerwerksbereiche. Die Dicke des Mauerwerks beträgt hier ca. 0,5 m.

Die Messhorizonte wurden an der Basis des Hutgesteins in einer Teufe von ca. 233 m bis 265 m (-104°m bis -135 mNN) entsprechend dem Handlungskonzept der DBE installiert (/2/). Sie bestehen aus jeweils 7 Messpunkten, die mit 20 cm langen Schwerlastankern vermarkt sind. Zwischen den Messpunkten werden 12 verschiedene Messstrecken gemessen, um auch richtungsabhängige Konvergenzen erfassen zu können. Alle Messhorizonte sind gleich aufgebaut und orientiert. Die mit dem eingesetzten Instrumentarium erzielbare Systemgenauigkeit liegt bei ca. ±0,5 mm

Von den Nullmessungen (21. bis 26.06.2000) an wurde bis Oktober 2000 zunächst in monatlichem Abstand gemessen. Im Dezember erfolgte infolge einer Beschädigung des Messpunktes 2 im obersten Messhorizont ein Umbau aller Messpunkte 2 durch Versenken als Schutz vor weiteren Beschädigungen. In diesem Zusammenhang erfolgten mehrere Messungen zeitlich eng nacheinander.

3 Messergebnisse

Da die Messungen im Dezember 2000 bedingt durch den Umbau der Messpunkte keine repräsentativen Ergebnisse lieferten wurde als letzte Messung für diesen Bericht die Messung vom 04.01.2001 gewählt. Sie ist die letzte Messung vor Durchführung der Beraubemaßnahmen. In Tabelle 1 sind die mittleren Konvergenzen der Durchmesserstrecken (Hauptstrecken) zusammengefasst. In den Anhängen 1 bis 6 sind die Konvergenzmessergebnisse als Zeitreihen dargestellt.

Messhorizont	Höhe	Teufe	mittlere Gesamtkonvergenz der Hauptstrecken (mm)		Mittlere Konv der Hauptstre	
	[mNN]	[m]	1999	2000	1999	2000
CG 001K	-104,5	233,4	,	-0,2		-0,4
CG 002K	-120,4	249,4		-0,2		-0,4
CG 003K	-124,4	253,4		-0,3		-0,6
CG 004K	-127,4	256,4		-0,3		-0,6
CG 005K	-131,4	260,4		-0,2		-0,4
CG 006K	-135,5	264,4	1	-0,3		-0,6

Tabelle 1: Mittlere Gesamtkonvergenzen und Konvergenzraten in den Messhorizonten des Schachtes Marie (21.06.00 bis 04.01.2001)

Während des Beobachtungszeitraumes traten nur minimale Konvergenzen in der Größenordnung von wenigen Zehntel mm auf. Diese Deformationen liegen im Bereich der Messunsicherheit und sind somit nicht signifikant.

Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aulgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.
NAAN	NNNNNNNNN	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	ΑА	ииии	NN
9M			00YES02			GB	ΒZ	0001	00



Blatt 6

4 Bewertung

Die im Bereich des Hutgesteins in ca. 223 m bis 264 m Teufe beobachteten Konvergenzen liegen im Bereich der Messunsicherheit.

Im Gutachten der DMT vom 04.01.2001 wird der Schachtausbau insgesamt als funktionssicher und intakt beurteilt (/4/). Die empfohlenen Sanierungsmaßnahmen wurden im Februar 2001 ausgeführt. Hierzu wurde in diesem Bereich das Mauerwerk mittels Injektionsankern konsolidiert.

5 Zitierte Unterlagen

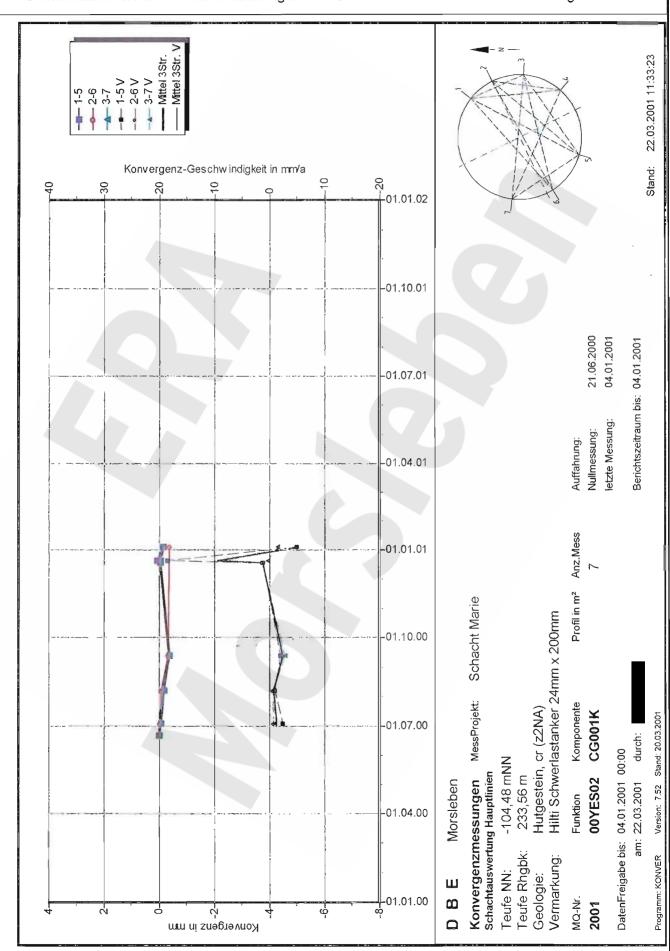
- /1/ Gutachten über die Ergebnisse der in der Schachtröhre des Schachtes Marie des ERA Morsleben durchgeführten Abtastarbeiten - Gutachten Nr. 1120-99-192, DMT-Institut für Förderung und Transport, Leipzig 07.07.1999.
- /2/ Schreiben DBE an das Bergamt Staßfurt vom 23.03.2000 DBE-Dok.-Kennz.: 9M/00YES02/HT/DB/EP/0003/00
- /3/ Jahresbericht über die Entwicklung der Lösungszutritte in der Schachtröhre der Grube Marie, ERA Morsleben 2000. Deutsche Gesellschaft zum Bau und Betrieb von Endlagern für Abfallstoffe mbH, Stand: 31.12.2000. DBE-Dok.-Kennz.: 9M/00YES02/H/BZ/003/00.
- /4/ Gutachten über die Schachteinbauten und den Schachtausbau des Schachtes Marie Gutachten Nr. 1120-00-766, DMT-Institut für Förderung und Transport, Leipzig 04.01.2001

Projekt PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe UA Lfd. Nr. Rev. NAAN NNNNNNNNNN NNNNN NNAAANN AANNNA AANN XAAXX ΑА ииии иии ΒZ 0001 00 9M 00YES02 GB

DRE=

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Schacht Marie

Anhang 1 Blatt 7

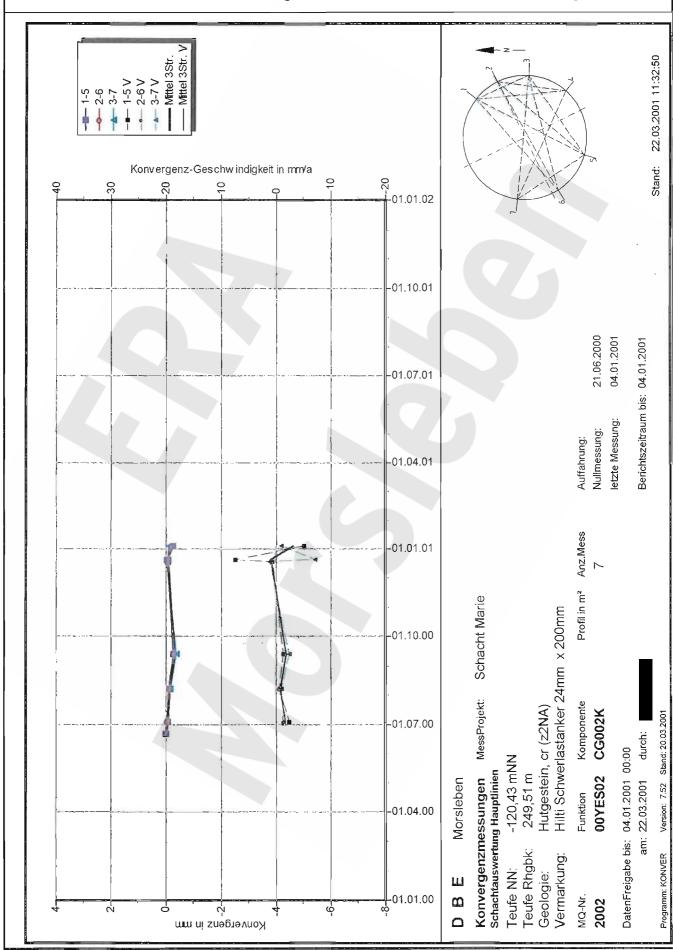


										_
Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.	Γ
NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	ΑА	ииии	ИИ	
9M			00YES02			GB	ΒZ	0001	00	

DBES

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Schacht Marie

Anhang 2 Blatt 8

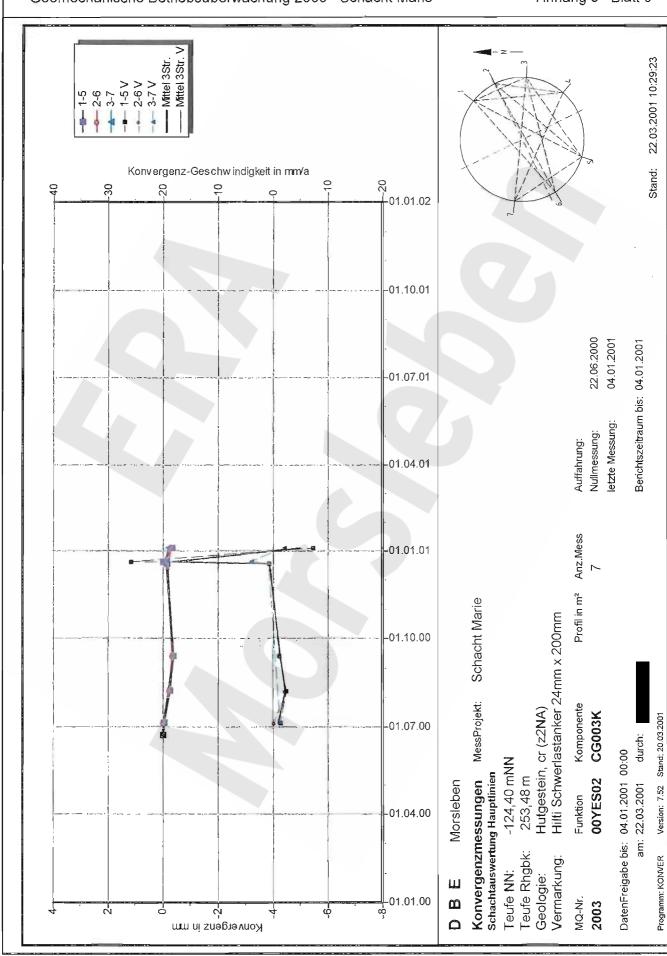


_											
	Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Ltd. Nr.	Rev.	Г
	NAAN	ииииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	АА	ииии	ΝN	
	9M			00YES02			GB	BZ	0001	00	

DBH = I

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Schacht Marie

Anhang 3 Blatt 9

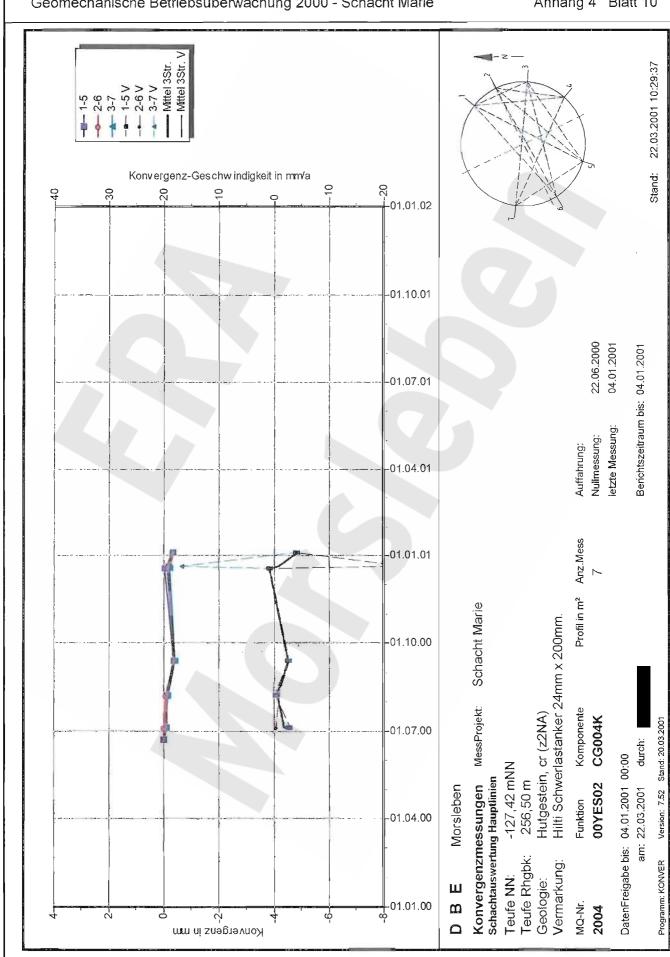


 										-
 Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.	
NAAN	иииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	AA	ииии	NN	
9M		-	00YES02			GB	BZ	0001	00	

DUEN

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Schacht Marie

Anhang 4 Blatt 10

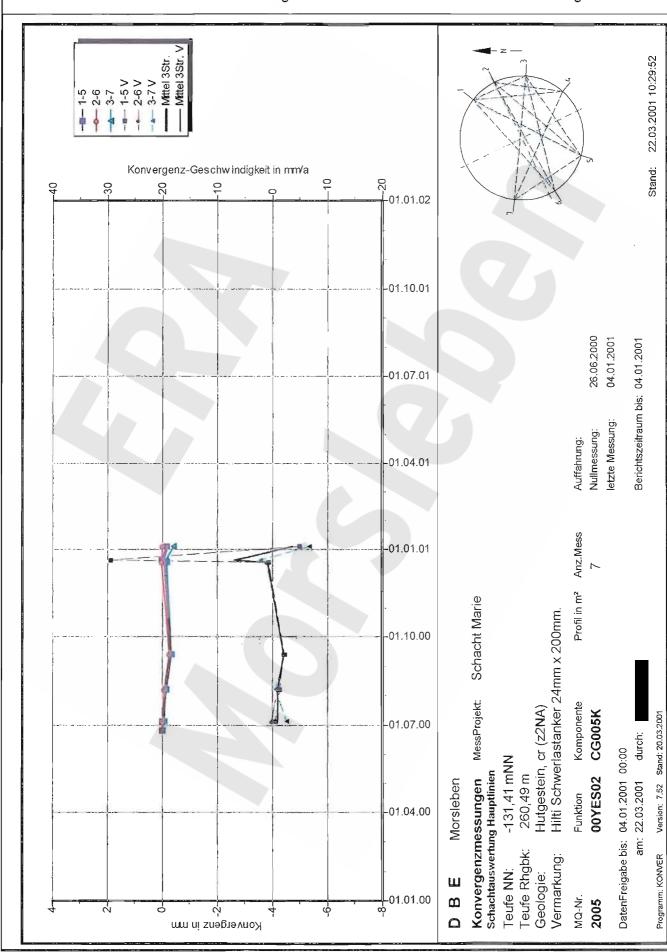


 		_								-
Projekt	PSP-Element	Obj. Kenn.	Funktion	Komponente	Baugruppe	Aufgabe	UA	Lfd. Nr.	Rev.	Γ
NAAN	ииииииииии	ииииии	NNAAANN	AANNNA	AANN	XAAXX	ΑA	ииии	NN	
9M			00YES02	_		GB	BZ	0001	00	

DOES

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Schacht Marie

Anhang 5 Blatt 11



Projekt PSP-Element Obj. Kenn. Funktion Komponente Baugruppe Aufgabe UΑ Lfd. Nr. Rev. AANNA AANN NNNN NN NAAN иииииииии ииииии NNAAANN XAAXXАА 0001 00 00YES02 ΒZ

DBB

Geomechanische Betriebsüberwachung 2000 - Schacht Marie

Anhang 6 Blatt 12

